

**PROJEKTUOTOJAS:**

UAB "G. Janulytės - Bernotienės studija" Gedimino g. 48-2, LT-44239, Kaunas

Tel./faks. (8-37) 422106; El.p: info@janulyte.lt Įmonės kodas 133629464

Projekto vadovas: G.Janulytė-Bernotienė, tel. +370-685 58880



Statytojas	Kauno miesto savivaldybė j.a.k. 111106319, Laisvės al.96, LT-44251 Kaunas
Projektas	VIEŠOJO PAVILJONO (administracinės paskirties pastato) SU AUTOMOBILIŲ SAUGYKLA M.K.ČIURLIONIO G.25, KAUNAS STATYBOS PROJEKTAS
Adresas	M.K.Čiurlionio g.25, Kaunas
Statybos rūšis	Nauja statyba
Statinio kategorija	Ypatingas statinys, nesudėtingi statiniai
Statinių paskirtis (Esama/būsima)	Administracinės paskirties pastatas ir kitos paskirties inžineriniai statiniai
Projekto numeris	SR-659-2022
Projektavimo etapas	Techninis projektas

Bylos žymuo	Bylos pavadinimas	Laida	Data
SR-659-2022-TP-SK	Konstrukcijos	0	2025 01

Pareigos	Vardas, pavardė, atest. Nr.	Parašas
PV	G.Janulytė–Bernotienė, A117	
PDV	A.Ražaitis, 19668	




BYLOS SUDĖTIES ŽINIARAŠTIS

Bylos (segtuvo) dokumentų sudėties žiniaraštis



Dokumento žymuo	Lapų sk.	Laida	Dokumento pavadinimas	Pastabos
	2		TP dalių vadovų derinimų lentelė	SR-659-2022-TP-SK(0)_1.pdf
SK-659-2022-01-TP-SK.AR	13	0	Aiškinamasis raštas	SR-659-2022-TP-SK(0)_1.pdf
SK-659-2022-01-TP-SK.TS	91	0	Techninės specifikacijos	SR-659-2022-TP-SK(0)_1.pdf
SK-659-2022-01-TP-SK.SPS	164	0	Sprendinius pagrindžiantys skaičiavimai	SR-659-2022-TP-SK(0)_1.pdf
SK-659-2022-01-TP-SK.BŽ	2	0	Brėžinių žiniaraštis	SR-659-2022-TP-SK(0)_1.pdf
SK-659-2022-01-TP-SK.B	45	0	Brėžiniai	SR-659-2022-TP-SK(0)_1.pdf
SK-659-2022-01-TP-SK.SŽ	6	0	Sąnaudų žiniaraštis	SR-659-2022-TP-SK(0)_1.pdf
	57		Projektinių inžinerinių geologinių ir geotechninių tyrimų ataskaita	SR-659-2022-TP-SK(0)_2.pdf

TECHNINIO PROJEKTO DALIŲ VADOVAI DERINA KITŲ PROJEKTO DALIŲ SPRENDINIUS

Nr.	Bylos žymuo	Laida	Bylos pavadinimas	PV, PDV, Vardas, Pavardė, At.Nr. Kontaktai	Parašas
1.	SR-659-2022-TP-BD		Bendroji dalis	G.Janulytė-Bernotienė, A117 info@janulyte.lt +370 68558880	
1.1.	SR-659-2022-TP-EE		Priedas. Pastato energetinis naudingumas Techninė Užduotis projektavimui	R.Klabis, 0677 rokas@eep.lt ; +370 61841730	
2.	SR-659 - 2022-TP-SP		Sklypo plano dalis	G.Zykvienė, A1558 info@janulyte.lt +370 65500693	
3.	SR-659-2022-TP-SA		Architektūrinė dalis	G.Zykvienė, A1558 info@janulyte.lt +370 65500693	
4.	SR-659-2022-TP-SK		Konstrucijų dalis	A.Ražaitis, 19668 audrius@ribinis.lt +370 69821894	
5.	SR-659-2022-TP-TCH		Technologijų dalis	G.Baranauskas, 10244 gintautas@gbt.lt +370 69836146	
6.	SR-659-2022-TP-VN		Vandentiekio ir nuotekų šalinimo dalis. Lauko ir statinio tinklai	G.Zykus, 34831 gintaras.zykus@gmail.com +370 61126629	
7.	SR-659-2022-TP-SGGS		Vandentiekio ir nuotekų šalinimo dalis. Statinio stacionarios gaisro gesinimo sistemos	A.Šulskis, 22546 tomas@promeka.lt +370 65041771	
8.	SR-659-2022-TP Š.V, K		Šildymo, vėdinimo ir oro kondicionavimo dalis	G.Zykus, 34831 gintaras.zykus@gmail.com +370 61126629	
9.	SR-659 2022-TP-E		Elektrotechnikos dalis. Lauko ir statinio tinklai	A.Mauruča, 31642 info@elgrid.lt +370 65769923	
10.	SR-659 2022-TP-R		Elektroninių ryšių (telekomunikacijų) dalis Lauko ir statinio tinklai	A.Mauruča, 31642 info@elgrid.lt +370 65769923	
11.	SR-659 2022-TP-AS		Apsauginės signalizacijos dalis	A.Mauruča, 31642 info@elgrid.lt +370 65769923	
12.	SR-659-2022-TP-GS		Gaisro aptikimo ir signalizavimo dalis	A.Mauruča, 31642 info@elgrid.lt +370 65769923	
13.	SR-659-2022-TP-A1		Procesų valdymo ir automatizacijos dalis Šilumos punktas	G.Lazutka, 31960 gytis@eltko.lt +370 67854273	
14.	SR-659-2022-TP-A2		Procesų valdymo ir automatizacijos dalis Statinio automatinės sistemos	G.Lazutka, 31960 gytis@eltko.lt +370 67854273	
15.	SR-659-2022-TP-ŠG.		Šilumos gamybos ir tiekimo dalis. Statinio įvadas	D.Rastenis, 23974 dovydas.rastenis@gmail.com +370 61422690	

Nr.	Bylos žymuo	Laida	Bylos pavadinimas	PV,PDV, vardas,pavardė, At.Nr.	Tel. Nr.
16.	SR-659 2022-TP-G		Gaisrinės saugos dalis	P.Grinevič, 26385 info@gsinzinerija.lt +370 68550156	
17.	SR-659- 2022-TP- SO		Pasirengimo statybai ir statybos darbų organizavimo dalis	R.Narbuntas, 14511 ramunas.narbuntas@vit.lt +370 69848996	
18.	SR-659- 2022-TP-S		Statybos skaičiuojamosios kainos nustatymo dalis	J.Zeniūtė, 11945 info@janulyte.lt +370 61590571	

LYDINTYS PROJEKTAI

19.	23/1500- TDP-E.B.01		Kabelio perkėlimas į kitą vietą M.K.Čiurlionio g.25, Kaunas	A.Mauruča, 31642 info@elgrid.lt +370 65769923	
20.			Šilumos tinklų rekonstravimas M.K.Čiurlionio g.25, Kaunas	M.Račkauskas, info@jandas.lt +370 67723132	
21.	2024-TP		Inžinerinių statinių - aikštelių, vandens rezervuaro statyba, 3g1p garažų paskirties pastato ir 4/1p pagalbinio ūkio pastato griovimas adresu Vytauto pr.6 D projektas	G.Janulytė-Bernotienė, A117 info@janulyte.lt +370 68558880	

AIŠKINAMASIS RAŠTAS

1. DOKUMENTAI IR DUOMENYS

Dokumentai, kuriais vadovaujantis parengta projekto konstrukcijų dalis:

1.1. Normatyviniai dokumentai

STR 1.01.02:2016 „Normatyviniai statybos techniniai dokumentai“

STR 1.01.03:2017 „Statinių klasifikavimas“

STR 1.01.04:2015 „Statybos produktų, neturinčių darnųjų techninių specifikacijų, eksploatacinių savybių pastovumo vertinimas, tikrinimas ir deklarasavimas. Bandymų laboratorijų ir sertifikavimo įstaigų paskyrimas. Nacionaliniai techniniai įvertinimai ir techninio vertinimo įstaigų paskyrimas ir paskelbimas“

STR 1.01.08:2002 „Statinio statybos rūšys“

STR 1.02.01:2017 „Statybos dalyvių atestavimo ir teisės pripažinimo tvarkos aprašas“

STR 1.04.02:2011 „Inžineriniai geologiniai ir geotechniniai tyrimai“

STR 1.04.04:2017 „Statinio projektavimas, projekto ekspertizė“

STR 1.06.01:2016 „Statybos darbai. Statinio statybos priežiūra“

STR 1.12.06:2002 „Statinio naudojimo paskirtis ir gyvavimo trukmė“

STR 2.01.01(1):2005 „Esminis statinio reikalavimas „Mechaninis atsparumas ir pastovumas“

STR 2.04.01:2018 „Pastatų atitvaros. Sienos, stogai, langai ir išorinės įėjimo durys“

LST EN 1990:2004 Eurokodas. Konstrukcijų projektavimo pagrindai

LST EN 1991-1-1:2004 Eurokodas 1. Poveikiai konstrukcijoms. 1-1 dalis. Bendrieji poveikiai. Tankiai, savasis svoris, pastatų naudojimo apkrovos

LST EN 1991-1-2:2004 Eurokodas 1. Poveikiai konstrukcijoms. 1-2 dalis. Bendrieji poveikiai. Gaisro poveikiai konstrukcijoms

LST EN 1991-1-3:2004 Eurokodas 1. Poveikiai konstrukcijoms. 1-3 dalis. Bendrieji poveikiai. Sniego apkrovos

LST EN 1991-1-4:2005 Eurokodas 1. Poveikiai konstrukcijoms. 1-4 dalis. Bendrieji poveikiai. Vėjo poveikiai

LST EN 1991-1-5:2004 Eurokodas 1. Poveikiai konstrukcijoms. 1-5 dalis. Bendrieji poveikiai. Temperatūriniai poveikiai

LST EN 1991-1-6:2005 Eurokodas 1. Poveikiai konstrukcijoms. 1-6 dalis. Bendrieji poveikiai. Poveikiai vykdomo metu

LST EN 1991-1-7:2006 Eurokodas 1. Poveikiai konstrukcijoms. 1-7 dalis. Bendrieji poveikiai. Ypatingieji poveikiai

LST EN 1992-1-1:2005 Eurokodas 2. Gelžbetoninių konstrukcijų projektavimas. 1-1 dalis. Bendrosios ir pastatų taisyklės

LST EN 1992-1-2:2005 Eurokodas 2. Gelžbetoninių konstrukcijų projektavimas. 1-2 dalis. Bendrosios taisyklės. Konstrukcijų elgsenos ugnyje skaičiavimas

LST EN 1993-1-1:2005 Eurokodas 3. Plieninių konstrukcijų projektavimas. 1-1 dalis. Bendrosios ir pastatų taisyklės

LST EN 1993-1-8:2005 Eurokodas 3. Plieninių konstrukcijų projektavimas. 1-8 dalis. Sujungimų projektavimas

LST EN 1995-1-1:2005 Eurokodas 5. Medinių konstrukcijų projektavimas. 1-1 dalis. Bendrosios nuostatos. Bendrosios ir pastatų taisyklės

STR 2.05.21:2016 „Geotechninis projektavimas. Bendrieji reikalavimai“

Kiti techninėse specifikacijose minimi Lietuvos standartai ir Europos standartai, perimti kaip

Lietuvos standartai.

1.2. Kiti dokumentai ir duomenys

- Projekto vadovo patvirtinta užduotimi projekto konstrukcijų daliai rengti;
- Projekto architektūrinė dalimi;
- Projekto gaisrinės dalies užduotimi;
- 2023 metų spalio mėn UAB „Projektana“ atliktų II geotechninės kategorijos projektinių inžinerinių geologinių ir geotechninių tyrimų ataskaita.

1.3. Projekto rengimui naudotų kompiuterinių programų sąrašas

- MS Word;
- MS Excel;
- Scia Engineer;
- AutoCad;
- CSC Tedds;
- Tekla Structures;

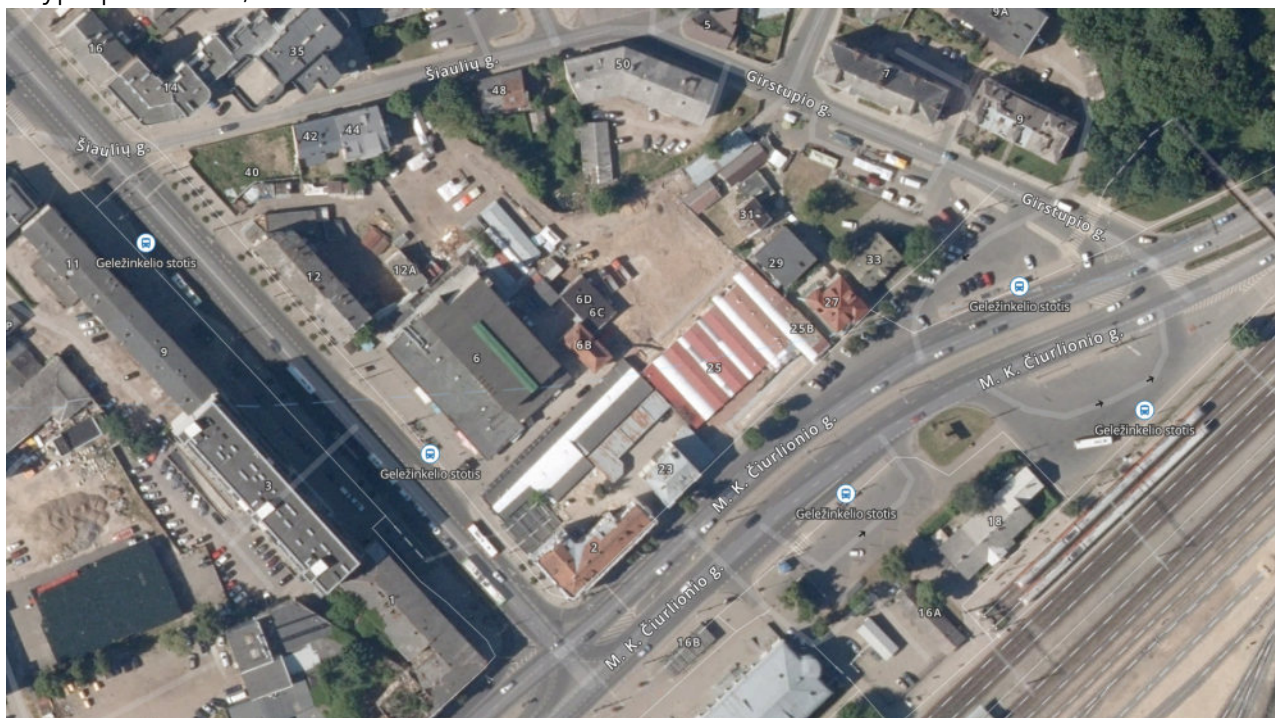
2. BENDRIEJI PAŽINTINIAI DUOMENYS APIE STATYBVIETĘ

Statybos adresas – M.K.Čiurlionio g.25, Kaunas.

Sklypo kadastro Nr.1901/0183:31, unikalus daikto Nr. 4400-5288-9920.

Sklypo naudojimo būdas: Visuomeninės paskirties teritorijos.

Sklypo plotas – 10,5600 ha.



Šiuo metu sklype yra veikianti turgavietė. Prie dalies sklypo perimetro šliejasi gretimi pastatai.

2.1. Geologinės sąlygos

Geomorfologiniu požiūriu tirtas sklypas yra Nemuno slėnio viršsalpinėje terasoje, kurią kerta Girstupio upelio, dešiniojo Nemuno intako, įrėžis. Nemunas nuo tyrimų ploto teka vakaruose, už 650 m. Girstupis yra kanaliztuotas, sklypą kerta jo kolektorius. Nėra aišku, ar kolektorius yra tiksliai buvusios vagos vietoje. Natūralus žemės paviršius yra pasikeitęs, nes sklypą dengia 0,4-3,3 storio sampylos sluoksnis, kurio didžiausias storis yra šiaurinėje sklypo dalyje, ties buvusia Girstupio vaga.

Visą paviršių dengia 5-8 cm storio trinkelų sluoksnis. Trinkelų paviršiaus aukščiai tyrimo taškų

vietose kinta 31,10-32,65 m ribose. Sklypo reljefas yra su nuolydžiu į šiaurę.

Sklypo geologiniame pjūvyje IGG tyrimų metu išskirti trys kvartero periodo metu susiformavę genetiniai gruntų tipai: technogeniniai dariniai (t IV), aliuvio nuogulos (a III-IV), vidurinio pleistoceno Medininkų posvitės fliuvioglacialinės nuogulos (f II md).

Technogeniniai dariniai (t IV)

Tyrimų taškuose slūgsojo 0,4-3,3 m supilto grunto sluoksnis. Viršuje iki 0,4-1,0 m gylio dažniausiai tai planingai supilto (sutankinto) žvyringo smėlio (grSaFl) sluoksnis.

Aliuvio nuogulos (a III-IV)

Aliuvio nuogulos slūgso po dirvožemiu ar supiltu gruntu iki 10,8-13,4 m gylio.

Jų viršų iki 0,8-5,5 m gylio sudaro salpinio aliuvio mažo plastiškumo smulkieji gruntai: smėlingas molis ir dulkis (saCL-SiL), smėlingas molis (siCL) ir smėlingas dulkis (saSiL).

Viršutinėje aliuvio dalyje taip pat yra dulkingo smėlio (siSa) ir žvyringo smėlio (grSa-F, grSaFW) sluoksnių.

Didžiausią aliuvinių nuogulų dalį sudaro labai įvairaus dulkingumo dažniausiai tolygiai rūšiuoto vidutinio rupumo smėlio sluoksniai (SaU, SaFU, Sa-F).

Vidurinio pleistoceno Medininkų posvitės fliuvioglacialinės nuogulos (f II md)

Apatinę ištirto geologinio pjūvio dalį nuo 10,8-13,4 m gylio sudaro vidurinio pleistoceno Medininkų posvitės fliuvioglacialinės nuogulos (f II md). Jos beveik visada yra sudarytos iš mažai dulkingo tolygiai išrūšiuoto vidutinio rupumo smėlio (SaFU). Joms būdinga pilka spalva, vietomis melsvai pilka. Tuo skiriasi nuo aliuvinių nuogulų, kurioms būdinga rusva ar ruda spalva. 15,5 m gylio gręžiniuose fliuvioglacialinių nuogulų padas nepasiekta.

IGG tyrinėjimų lauko darbų metu geologinių procesų ir reiškinių apraiškų sklype nepastebėta.

2.2. Hidrogeologinės sąlygos

Gruntinis vanduo yra vyraujantis ištirtame pjūvyje. Jo lygis gręžiniuose buvo 8,3 – 9,5 m gylyje (abs. aukštis 22,50 – 23,25 m). Vanduo susikaupęs aliuviniame ir fliuvioglacialiniame vidutinio rupumo smėliuose. Vandenspara 15,5 m gylio gręžiniuose nepasiekta. Gruntinio vandens srautas išsikrauna pietvakariuose-vakaruose Nemune, tekančiame už 650 m. Jame vidutinis vandens lygis 20,30 m.

Dalyje gręžinių pastebėtas podirvio vanduo. Vanduo pasirodė 1,4-3,7 m gylyje (abs. aukštis 27,80 – 31,15 m). Vanduo susikaupęs smėlio lėšiuose, įsiterpiančiuose į molį-dulkį, ar „pakibęs“ ant dulkių lėšių, įsiterpiančių į smėlį. Vandens kiekis nedidelis, pragręžus sluoksnius vanduo nutekėjo į giliau esantį gruntinį vandenį.

Aukščiausias prognozuojamas požeminio vandens lygis parodytas gręžinių stulpeliuose.

2.3. Klimato sąlygos

Pagal RSN 156 – 94 „Statybinė klimatologija“ duomenis Kauno mieste ir rajone yra sekančios klimatinės sąlygos:

- Vidutinė metinė oro temperatūra +6,3..6,6 °C;
- Šalčiausio penktadienio oro temperatūra -22..24°C;
- Santykinis metinis oro drėgnumas 80%;
- Vidutinis metinis kritulių kiekis 630 mm;
- Maksimalus paros kritulių kiekis (absoliutus maksimumas) 73 mm;
- Vyraujančios stipriausių vėjų kryptys: sausio mėn. – iš PR, P, PV, V; liepos mėn. – iš P, PV, V, ŠV;
- Vidutinis metinis vėjo greitis 4 m/s;
- Skaičiuojamasis vėjo greitis prie žemės paviršiaus (H=10 m), galimas vieną kartą per 50 metų 22 m/s.

Klimatas (pagal LHMT duomenis):

Sklypas yra vidutinių platumų klimato zonoje ir priklauso Vidurio žemumos rajonui, Nemuno žemupio parajoniui.

- Vidutinė metinė oro temperatūra +7,1 – 7,4 °C;
- Absolūtus temperatūros minimumas -31,2 °C;
- Absolūtus temperatūros maksimumas +35,1 °C;
- Kritulių kiekis per metus apie 600 – 640 mm;
- Laikotarpio su sniego danga trukmė 65 – 80 dienų;
- Saulės spindėjimo metinė trukmė apie 1870 val.

Svarbiausi procesai, sąlygojantys tarprajoninius klimato skirtumus yra adiabatinis oro masių leidimasis nuo gretimų aukštumų ir dirvožemio perdrėkis dėl vandens blogo nutekėjimo plokščiu paviršiumi.

2.4. Gamtinė ir technogeninė tarša

Tyrinėjimų ataskaitose gamtinė ir technogeninė tarša neužfiksuota.

2.5. Greta išdėstyti statiniai ir inžineriniai tinklai

Prie sklypo ribų yra gretimuose sklypuose stovinčių pastatų.



Sklype ir aplink jį yra daug inžinerinių tinklų. Sklypą kerta magistralinė šilumos trasa (numatyta perkelti), Girstupio upelio kolektorius. Ypač daug inžinerinių tinklų yra Čiurlionio g. šaligatvio zonoje.

3. BENDRIEJI PAŽINTINIAI DUOMENYS APIE STATINĮ

Projektuojamas Viešojo paviljono su automobilių saugykla pastatas – administracinės paskirties pastatas.

Pastato projektinius pasiūlymus parengė UAB “G. Janulytės - Bernotienės studija”.

3.1. Statinio kategorija

Ypatingas statinys.

3.2. Statinio matmenys plane ir aukštis, aukštų skaičius, rūšys ir mansarda (jei numatyti)

Pastato pirmo aukšto grindų altitudė 0,00 = 33,10 m.

Pastato stogo viršaus altitudė 46,7 m. Pastato aukštis nuo pirmo aukšto grindų iki kraigo – 13,6 m.

Pastato matmenys plane:

- Ilgis – 54,0 m;
- Plotis – 32,8 m.

Pastato aukštų skaičius: 2 ir antresolė.

Po pastatu ir greta jo rūsyje projektuojama automobilių saugykla ir techninės patalpos.

Projektuojamos automobilių saugyklos dalies matmenys plane:

- Ilgis – 60,5 m;
- Plotis – 42,6 m.

3.3. Deformacinių blokų skaičius ir matmenys plane

Projektuojamas pastatas deformacinėmis siūlėmis nesudalintas.

3.4. Temperatūros reikšmės patalpose

Projektuojamo pastato energinio naudingumo klasė A++. Pastatas šildomas.

Automobilių saugykla nešildoma.

Projekto vadovo patvirtintoje užduotyje projekto konstrukcijų daliai rengti temperatūrų reikšmės atskirose patalpose nenurodytos.

3.5. Drėgmės režimai patalpose

Projekto vadovo patvirtintoje užduotyje projekto konstrukcijų daliai rengti drėgmės režimai nenurodyti.

4. PAGRINDINIAI MOTYVAI IR DUOMENYS, PAGRINDŽIANTYS PROJEKTINIUS SPRENDINIUS

4.1. Statinių ir konstrukcijų svarbumo klasės

Statinio konstrukcijos priskiriamos CC2 pasekmių ir RC2 patikimumo klasei.

Poveikių koeficientas $KFI = 1,0$.

4.2. Statinio ilgaamžiškumas

Statinio skaičiuotinis eksploatacijos laikotarpis – 50 metų, gyvavimo trukmė – 100 metų.

4.3. Medžiagos

Projektuojamoms laikančioms konstrukcijoms numatyta naudoti betoną, armatūrinį plieną, plienines ir medines konstrukcijas.

4.4. Konstrukcinių medžiagų atsargos koeficientai

- Betonui gelžbetoninėse konstrukcijose $\gamma_c = 1,5$;
- Konstrukciniam plienui $\gamma_M = 1,1$;
- Strypinei armatūrai $\gamma_s = 1,1$;
- Klijuotai medienai $\gamma_M = 1,25$;
- Masyviai medienai $\gamma_M = 1,3$.

4.5. Pamatų pagrindai

Gruntų sudėtis ir inžineriniai geologiniai sluoksniai (IGS):

Technogeniniai dariniai (t IV)

Supilto grunto viršų dažniausiai sudaro planingai supiltas žvyringas smėlis (grSa), IGGT ataskaitoje įvardintas kaip IGS Nr. 1a, o pagal LST 1331:2015 jo žymuo yra [SB]. Sluoksnis yra

tankus – kūginis stipris $q_c=14,4-20,3$ MPa. Pagal laboratorinius granulometrijos ir pralaidumo vandeniui tyrimus gruntas atitinka šalčiui atsparaus sluoksnio reikalavimus.

Kiti technogeninio grunto inžineriniai geologiniai sluoksniai yra neplaningai supilti (nesutankinti):

IGS Nr. 1b yra vidutinio tankumo dulkingas ar žvyringas smėlis. Jo kūginis stipris $q_c=5,0-5,4$ MPa.

IGS Nr. 1c yra purus ir labai purus smėlis. Jo kūginis stipris $q_c=2,0-3,0$ MPa.

Tik tyrimų taške Nr. 6 apatinę technogeninių darinių dalį sudarantis neplaningai supiltas mažo plastiškumo smėlingas molis yra IGS Nr. 2. Sluoksnis silpnas, jo vidutinis kūginis stipris $q_c=0,8$ MPa.

Aliuvio nuogulos (a III-IV)

Viršutinę dalį sudarančiame salpiniame aliuvyje inžineriniai geologiniai sluoksniai išskirti pagal litologinę sudėtį ir stiprumą, įvertintą statiniu zondavimu:

IGS Nr. 3 yra silpnas mažo plastiškumo smėlingas molis (saCIL), kurio kūginis stipris $q_c=0,8-1,0$ MPa.

IGS Nr. 4a yra vidutinio stiprumo mažo plastiškumo smėlingas molis ir dulkis (saCIL-SiL), kurio kūginis stipris $q_c=1,3-1,4$ MPa.

IGS Nr. 4b yra stiprus mažo plastiškumo smėlingas molis ir dulkis (saCIL-SiL), kurio kūginis stipris $q_c=2,8-3,7$ MPa.

IGS Nr. 5 yra stiprus mažo plastiškumo smėlingas dulkis (saSiL), kurio kūginis stipris $q_c=2,3-4,4$ MPa.

Viršutinei aliuvio nuogulų daliai būdingas puraus ($q_c=3,0-3,5$ MPa) dulkingo smėlio sluoksnis – IGS Nr. 6, o taip pat žvyringas smėlis, kuriame trys inžineriniai geologiniai sluoksniai išskirti pagal tankumą, įvertintą statiniu zondavimu]:

IGS Nr. 7a yra purus ($q_c=3,5$ MPa) mažai dulkingas žvyringas smėlis (grSa-F);

IGS Nr. 7b yra vidutinio tankumo ($q_c=7,3$ MPa) mažai dulkingas žvyringas smėlis (grSa-F); IGS Nr. 7c yra tankus ($q_c=16,8$ MPa) mažai dulkingas gerai išrūšiuotas žvyringas smėlis (grSaFW);

Aliuvio nuogulose vyrauja vidutinio rupumo smėlio inžineriniai geologiniai sluoksniai, kurie išskirti pagal tankumą, įvertintą statiniu zondavimu:

IGS Nr. 8a yra purus ($q_c=3,2-4,7$ MPa) mažai dulkingas vidutinio rupumo smėlis (Sa-F).

Sluoksnis labai dažnai paplitęs ties gruntinio vandens lygiu;

IGS Nr. 8b yra vidutinio tankumo ($q_c=5,0-9,4$ MPa) mažai dulkingas tolygiai išrūšiuotas vidutinio rupumo smėlis (SaFU);

IGS Nr. 8c yra tankus ($q_c=10,9-19,0$ MPa) dažnai mažai dulkingas tolygiai išrūšiuotas vidutinio rupumo smėlis (SaU, SaFU);

IGS Nr. 8d yra labai tankus ($q_c=26,2-30,1$ MPa) mažai dulkingas tolygiai išrūšiuotas vidutinio rupumo smėlis (SaFU).

Medininkų posvitės fliuvioglacialinės nuogulos (f II md)

Nuogulos slūgsojo nuo 10,8-13,4 m gylio, jas ištirtame pjūvyje dažniausiai sudarytos iš mažai dulkingo tolygiai išrūšiuoto vidutinio rupumo smėlio (SaFU). Jame du inžineriniai geologiniai sluoksniai, kurie išskirti pagal tankumą, įvertintą statiniu zondavimu:

IGS Nr. 9 yra absoliučiai vyraujantis ištirtame fliuvioglacialinių nuogulų pjūvyje labai tankus ($q_c=26,9-35,7$ MPa) smėlio sluoksnis.

IGS Nr. 9a yra tankus ($q_c=16,7$ MPa) smėlio sluoksnis, kurio storis 1,0 m. Išskirtas tik tyrimų taške Nr. 3.

Gruntų fizikinių mechaninių savybių rodikliai:

GRUNTŲ GEOTECHNINIŲ PARAMETRŲ BŪDINGŲJŲ VERČIŲ BENDROJI LENTELE

Objektas : Viešasis paviljonas su automobilių saugykla M. K. Čiurlionio g. 25, Kaune

Geologinis indiklis	Inžinerinis geologinis sluoksnis	Grunto aprašymas	Slipumas arba tankumas	Smėlio vandeningumas	Simbols pagal klasifikaciją, patvirtintą 2019 06 13 LGT direktoriaus įsakymu Nr. 1-175	Skaituojamųjų rodiklių būdingosios vertės				R ₀ , kPa	ρ _s , Mg/m ³	Poringumo koeficientas, e	Tūkomo drėgnis W, %	Plastingumo rodiklis I _p	Tūkomo rodiklis I _c	Sutankinto grunto filtracijos koeficientas s(10 ⁻⁶ m/s)	Žymuo pagal LST 1331:2015	CPT parametrai būdingosios vertės	
						ρ	φ	E ₀	c _u									Kūginis stipris q _c , MPa	Sonišis trinties stipris I _s , kPa
t IV	1a	Supiltas žyringas smėlis	tankus	mažai drėgnas	grSaFl	-	39*	54*	-	900*	-	-	-	-	-	(9,4)	[SB]	18,0 (6)	158 (6)
	1b	Neplaningai supiltas žyringas ir dulkingas smėliai	vidutinio tankumo	mažai drėgnas	grSaMg, siSaMg	-	32*	16*	-	250*	-	-	-	-	-	-	[SD], [SDo]	5,3 (3)	63 (2)
	1c	Neplaningai supiltas smėlis ir dulkingas smėlis	purus ir labai purus	mažai drėgnas	SaMg, siSaMg	-	29*	7*	-	120*	-	-	-	-	-	-	[SD], [SDo]	2,4 (3)	46 (3)
	2	Neplaningai supiltas mažo plastiškumo smėlingas molis	silpnas	saCILMg	-	-	-	5,5*	-	80*	(2,70)	-	(24,9)	(7,2)	(0,01)	-	[ML]	0,8 (1)	48 (1)
	3	Smėlingas molis ir uolus mažo plastiškumo, plastingas	silpnas	saCIL	-	-	-	5,5*	35*	80*	(2,72)	-	(28,8)	(10,9)	(0,33)	-	ML	0,8 (2)	12 (2)
	4a	Smėlingas molis ir uolus mažo plastiškumo, plastingas ir kietas (pedžiūvas)	vidutinio stiprumo	saCIL-SIL	-	-	-	9*	50*	100*	(2,70)	-	(23,6)	(5,9)	(-0,18)	-	ML, DL	1,4 (2)	27 (1)
	4b	Smėlingas molis ir uolus mažo plastiškumo, plastingas ir kietas (pedžiūvas)	stiprus	saCIL-SIL	(2,05)	-	-	21*	80*	200*	(2,70)	(0,52)	(24,1)	(4,9)	(0,08)	-	ML, DL	3,1 (3)	37 (3)
	5	Smėlingas dulkis mažo plastiškumo, kietas (pedžiūvas)	stiprus	saSIL	(1,96)	-	-	15*	70*	200*	(2,70)	(0,57)	(20,1)	(3,1)	(-0,91)	-	DL	3,0 (4)	46 (4)
	6	Dulkingas smėlis	purus	siSa	-	-	30*	10*	-	160*	-	-	-	-	-	-	SDo	3,2 (3)	36 (3)
a III-IV	7a	Žyringas smėlis mažai dulkingas	purus	grSa-F	-	-	35*	10*	-	170*	-	-	-	-	-	-	SD	3,5 (1)	27 (1)
	7b	Žyringas smėlis mažai dulkingas	vidutinio tankumo	grSa-F	-	-	38*	32*	-	360*	-	-	-	-	-	-	SD	7,3 (1)	112 (1)
	7c	Žyringas smėlis mažai dulkingas, gerai išrūšiuotas	tankus	grSaFW	-	-	41*	57*	-	800*	-	-	-	-	-	-	SD	16,8 (1)	155 (1)
	8a	Vidutinio rūpumo smėlis mažai dulkingas	purus	Si-F	-	-	33*	11*	-	180*	-	-	-	-	-	-	SD	3,6 (5)	30 (5)
	8b	Vidutinio rūpumo smėlis mažai dulkingas, tolygiai išrūšiuotas	vidutinio tankumo	SaFU	-	-	36*	31*	-	350*	-	-	-	-	-	-	SD	7,0 (17)	62 (17)
	8c	Vidutinio rūpumo smėlis tolygiai išrūšiuotas, vietomis mažai dulkingas	tankus	SaU, SaFU	-	-	38*	51*	-	700*	-	-	-	-	-	-	SD, SB	5,0-9,4	26-94
	8d	Vidutinio rūpumo smėlis mažai dulkingas, tolygiai išrūšiuotas	labai tankus	SaFU	-	-	41*	83*	-	1400*	-	-	-	-	-	-	SD	28,0 (3)	249 (3)
f II md	9a	Vidutinio rūpumo smėlis mažai dulkingas, tolygiai išrūšiuotas	tankus	SaFU	-	-	39*	57*	-	800*	-	-	-	-	-	-	SD	26,2-30,1	193-292
	9	Vidutinio rūpumo smėlis mažai dulkingas, tolygiai išrūšiuotas	labai tankus	SaFU	-	-	41*	87*	-	1500*	-	-	-	-	-	-	SD	16,7 (1)	146 (1)
																		30,0 (6)	341 (6)
																		26,9-35,7	296-410

Detali informacija apie pagrindus pateikta projektinių inžinerinių geologinių ir geotechninių tyrimų ataskaitoje.

4.6. Galimi pamatų nuosėdžiai

Galimas didžiausias priimtinas pamato nuosėdis – 20 mm.

Galimas didžiausias priimtinas gretimų pamatų nuosėdžių skirtumas – 0,002*L; (L – atstumas tarp gretimų konstrukcijų vertikalių ašių).

Didžiausias leistinas atraminės polių sienos viršaus horizontalus poslinkis statybos metu – 30 mm.

4.7. Galimi konstrukcijų deformacijų dydžiai

G/b perdangų ir denginio konstrukcijų vertikalus įlinkis nuo tariamai ilgalaikių charakteristinių apkrovų neturi viršyti 1/250, o nuo naudojimo charakteristinės apkrovos 1/400 perdengiamos angos. Ten, kur tariamai ilgalaikių apkrovų sukeliama įlinkiai gelžbetoninėse perdangose didesni nei leistini, numatyta statybinė pakyla.

Perdangų konstrukcijų prie aliuminio fasado tvirtinimo linijos įlinkis nuo naudojimo charakteristinės apkrovos turi neviršyti 30 mm.

Laiptų maršų, laiptų aikštelių ir balkonų įlinkiai veikiant 1 kN koncentruotai apkrovai nepalankiausioje padėtyje turi neviršyti 0,7 mm.

4.8. Leistini plyšių betone atsivėrimo pločiai

Leistini plyšių gelžbetoninėse konstrukcijose atsivėrimo pločiai nuo tariamai nuolatinio apkrovų derinio:

- konstrukcijose su armatūra ir su įtemptąja nesukibusiąja armatūra- 0,3 mm;

4.9. Apkrovos

4.9.1. Nuolatinės apkrovos

Projektuojant konstrukcijas, laikančių konstrukcijų svoriai įvertinti pagal projektuojamus konstrukcijų gabaritus ir LST EN 1991-1-1:2004 nurodytus statybinių medžiagų vardinius tankius:

- Gelžbetoninės konstrukcijos – 25 kN/m³;
- Plienai – 78,5 kN/m³;
- Klijuotinė mediena – 4,0 kN/m³.

Atskirų detalių nuolatinės apkrovos apskaičiuotos ir pateiktos sprendinius pagrindžiančių skaičiavimų ataskaitoje.

4.9.2. Naudojimo apkrovos

- Naudojimo apkrova bendro naudojimo patalpose (C3 kategorija) – 5,0 kN/m².
- Koncentruota apkrova vietiniams patikrinimams bendro naudojimo patalpose pirmame aukšte (C3 kategorija) – 7,0 kN.
- Tolygiai išskirstyta kilnojamų pertvarų apkrova – 1,2 kN/m².
- Pakabinamos lubos ir inžinerinės komunikacijos ant perdangų – 0,3 kN/m².
- Pastato parapetų, turėklų ir atitvarinių sienų-barjerų horizontalioji linijinė apkrova pridėta atitvaros aukštyje, bet ne aukščiau kaip 1,2 m – 1,0 kN/m.
- Turėklų koncentruota vertikali arba horizontali apkrova, pridėta bet kuriame taške – 1,7 kN.

Naudojimo apkrovų schemas pateiktos sprendinius pagrindžiančių skaičiavimų ataskaitoje.

4.9.3. Sniego apkrovos

Sniego apkrovos antžeminės apkrovos charakterinės reikšmė – 1,2 kPa. Įvertinta sniego susikaupimo galimybė.

Sniego apkrovos skaičiavimas ir schemas pateiktos sprendinius pagrindžiančių skaičiavimų ataskaitoje.

4.9.4. Vėjo apkrovos

Vėjo apkrovos vertintos pagal LST EN 1991-1-4:2005.

Svarbiausioji pagrindinio vėjo greičio reikšmė – 24 m/s;

Vietovės kategorija – III;

Viršūninio greičio vėjo slėgis:

- 15 m aukštyje – 690 Pa.

Vėjo apkrovos skaičiavimas ir schemas pateiktos sprendinius pagrindžiančių skaičiavimų ataskaitoje.

4.9.5. Dinaminių apkrovų poveikio konstrukcijoms įvertinimo sprendiniai

Reikšmingų dinaminių apkrovų pastato eksploatavimo metu nenumatoma.

4.9.6. Kitos apkrovos

Apledėjimo apkrovos nevertintos.

Vibracinės apkrovos nevertintos.

Sprogimo pavojus nevertintas.

Temperatūriniai poveikiai projektuojant laikančias konstrukcijas nevertinti nes pastatas šilumos izoliacija apsaugotas nuo įkaitimo vasaros metu, nešildomų patalpų rūsyje temperatūros svyravimai bus nereikšmingi.

Temperatūrinės deformacijos turi būti įvertintos rengiant atitvarinių ir apdailinių konstrukcijų darbo projekto brėžinius.

4.9.7. Poveikiai statybos metu

Apkrovos statybos metu, atsirandančios nuo statybinių mechanizmų, medžiagų sandėliavimo ir kitų poveikių, neturi viršyti eksploatacijos metu numatytų apkrovų. Jei statybos metu apkrovos viršija eksploatacines, darbo projekte turi būti numatytos laikinos konstrukcijų sustiprinimo (išramstymo) priemonės.

4.9.8. Daliniai poveikių patikimumo koeficientai

Nuolatinių apkrovų poveikio dalinis patikimumo koeficientas – 1,35.

Naudojimo apkrovų poveikio dalinis patikimumo koeficientas – 1,3.

Sniego poveikio dalinis patikimumo koeficientas – 1,3.

Vėjo poveikio dalinis patikimumo koeficientas – 1,3.

Tinkamumo ribiniams būvams poveikių daliniai koeficientai priimti 1,0.

Tikrinant konstrukcijų laikymo galią statybos metu, dalinis patikimumo koeficientas kintamiems poveikiams gali būti priimtas lygus 1,0.

4.9.9. Poveikių deriniai naudojimo metu

Konstrukcijų skerspjūviai ir armavimas parenkamas sudarant apkrovų derinius pagal LST EN 1990:2004 NA.2(B) lentelę (STR/GEO) (B grupė).

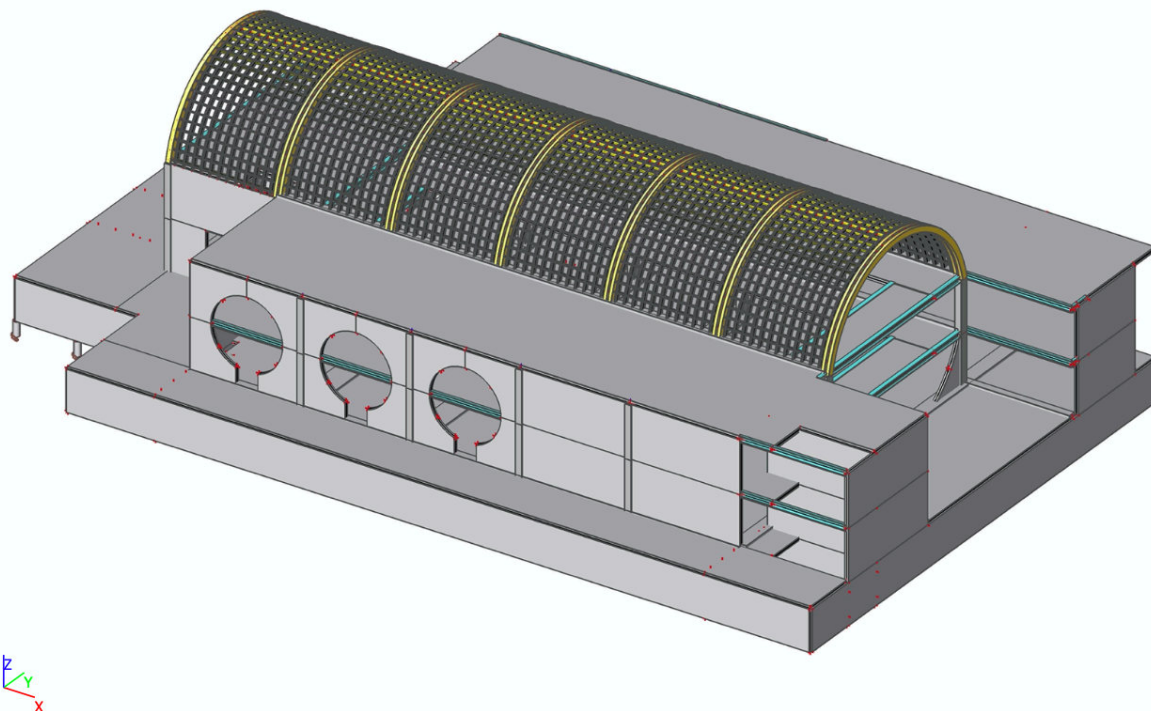
Kartu veikiančių kintamųjų poveikių reikšmės mažinamos naudojant koeficientą ψ :

Poveikis (naudojimo apkrovos kategorija (LST EN 1991-1-1))	ψ_0	ψ_1	ψ_2
B kategorija: įstaigų plotai	0,7	0,5	0,3
C kategorija: susibūrimų plotai	0,7	0,7	0,6
D kategorija: parduotuvių plotai	0,7	0,7	0,6
F kategorija (eismo plotai, transporto priemonių ≤ 30 kN)	0,7	0,7	0,6
H kategorija (stogai)	0	0	0
Statinių sniego apkrovos	0,7	0,5	0,2
Statinių vėjo apkrovos	0,6	0,2	0

4.9.10. Privaloma nuoroda tikslinti apkrovas ir jų derinius rengiant darbo projektą

Visos apkrovos ir galimi jų deriniai turi būti patikslinti rengiant darbo projektą.

4.10. Skaičiuojamosios schemos ir skaičiavimo metodai



Projektuojant pastato konstrukcijas buvo sudarytas erdvinis tamprus skaičiuojamasis modelis, atitinkantis projektuojamo pastato geometriją. Konstrukcijų statiniai skaičiavimai atlikti baigtinių elementų metodu programa Scia Engineer.

Apskaičiuotos įrašos konstrukcijų elementuose, poveikiai į pamatus, parinkti konstrukcijų skerspjūviai.

Duomenys apie apskaičiuotas įrašas ir atskirų konstrukcijų skerspjūvių laikomąją galią pateikti sprendinius pagrindžiančių skaičiavimų ataskaitoje.

4.10.1. Įtvirtinimo sąlygos

Pastato konstrukcijų geometrijos kinematinis nekintamumas užtikrinamas standžiais gelžbetoninių konstrukcijų mazgais, gb sienomis, ryšiais tarp medinių konstrukcijų.

Pamatų deformatyvumas atliekant techninio projekto skaičiavimus nevertintas.

Pamatų deformatyvumą reikia įvertinti darbo projekto stadijoje, atsižvelgiant į polių bandymų statine apkrova rezultatus.

4.10.2. Mazgų ir jungčių įtaka sprendiniams

Monolitinių kolonų, sijų ir pamatų mazgai vertinti kaip standūs.

Surenkamų gb gaminių mazgai vertinti kaip lankstūs.

Surenkamų ir monolitinių konstrukcijų tarpusavio mazgai vertinti kaip lankstūs.

Plieninių konstrukcijų jungtys su kitomis konstrukcijomis vertintos kaip lanksčios arba standžios priklausomai nuo mazgo tipo.

Medinių konstrukcijų jungtys vertintos kaip lanksčios.

4.11. Konstrukcijų apsaugos priemonės

Pastatas suprojektuotas taip, kad atmosferos krituliai, gruntiniai ir paviršinis vanduo, buitinis vanduo pastate bei vandens garai pastato ore nekels pavojaus pastato laikančių konstrukcijų būklei.

4.11.1. Apsauga nuo klimatologinio poveikio

Konstrukcijos pastato išorėje bus veikiamos kritulių ir šalčio. Gelžbetoninių konstrukcijų apsaugai nuo klimatologinio, cheminio, drėgmės poveikio numatyta naudoti atitinkamai aplinkos koroziškumo klasei tinkamą betoną, armatūros apsauginius betono sluoksnius, hidroizoliaciją.

Plieninių konstrukcijų pastato išorėje aplinkos koroziškumo kategorija – C3.

Plieninių konstrukcijų pastato viduje aplinkos koroziškumo kategorija – C2.

Plieninių konstrukcijų pastato išorėje pagrindinė apsauga nuo korozijos – karštas cinkavimas arba dažymas aplinkos koroziškumo kategoriją atitinkančia dažų sistema.

Plieninių konstrukcijų pastato viduje pagrindinė apsauga nuo korozijos – dažymas aplinkos koroziškumo kategoriją atitinkančia dažų sistema.

4.11.2. Apsauga nuo technogeninio poveikio

Technogeninis poveikis pastato laikančioms konstrukcijoms nenumatomas.

4.11.3. Apsauga nuo drėgmės

Rūsio sienos, kurios įrengiamos su polių atramine siena, betonuojamos iš vandeniui nelaidaus betono W12, su kristalus betone formuojančiais priedais. Likusios sienos – su išorine hidroizoliacija. Hidroizoliacija įrengiama iki ne mažiau kaip 500 mm virš žemės paviršiaus arba sandariai sujungiama su aliuminio - stiklo vitrinų konstrukcija.

Ant plokščių stogų įrengiami vandens nubėgimo nuolydžiai į įlajas, hidroizoliacija, vanduo nukreipiamas į lietvamzdžius.

Apželdinti ir eksploatuojami denginiai suprojektuoti su nuolydžiais ir vandens surinkimo trapais, latakais, užtikrinančiais kad kritulį vanduo nubėgs savaime ir nesikaups ant konstrukcijų.

4.11.4. Apsauga nuo radiacijos

Apsauga nuo radiacijos projektuojant nevertinta.

5. LAIKANČIŲ IR ATITVARŲ KONSTRUKCIJŲ PRINCIPINIS PARINKIMAS

5.1. Atraminė siena

Suprojektuota atraminė siena rūsio perimetru. Atsižvelgiant į tai, kad gretimuose sklypuose šalia projektuojamo pastato yra esami pastatai ir gatvė, prieš kasant gruntą rūsiui, pietvakarių, pietryčių ir dalyje šiaurės rytų kraštinių numatyta įrengti atraminę sieną iš polių. Polių betonas C25/30. Atsižvelgiant į pagal architektūrinę užduotį galimą sienos storį ir atstumą iki sklypo ribos, dalyje atraminės sienos parinktas minimalus polių skersmuo $\varnothing 300$. Sienos dalyje, kur nėra geometrijos apribojimų dėl greta esančios sklypo ribos, polių skersmuo $\varnothing 400$. Poliai armuoti dvitėjiniais plieniniais karštai valcuotais profiliais (S355). Polių viršus apjungiamas gb rosverku. Įrengiami laikini spyriai iškasos kampuose. Atkasus gruntą, polių, armuotų plieniniais profiliais, betonas iškasos pusėje nukapojamas iki plieninio profilio, tarpai tarp polių užbetonuojami betonu C16/20 ir vienpusiuose klojiniuose užbetonuojama atraminė siena. Likusioje pastato dalyje atraminė siena įrengiam atviroje iškasoje dvipusiuose klojiniuose ir atremiama ant polių. Atraminės sienos betonas C30/37, armatūra B500B klasės.

5.2. Pamatai

Suprojektuoti poliniai, gręžtinių polių pamatai. Gręžtiniai poliai parinkti atsižvelgiant į IGG tyrimų duomenis, gruntinio vandens lygį ir vibracijoms jautrią aplinką.

Polių skersmuo $\varnothing 400$ ir $\varnothing 600$. Betonas C25/30. Poliai armuoti erdviniais B500B klasės armatūros karkasais.

Polių pado pagrindai:

- Vidutinio rupumo smėlis mažai dulkingas, tolygiai išrūšiuotas smėlis (8b), kurio kūgio spraudos (qc) būdingoji vertė – 7,0 MPa, o deformacijų modulio (E0) – 31 MPa;
- Vidutinio rupumo smėlis tolygiai išrūšiuotas, vietomis mažai dulkingas (8c), kurio kūgio spraudos (qc) būdingoji vertė – 14,1 MPa, o deformacijų modulio (E0) – 51 MPa;
- Vidutinio rupumo smėlis mažai dulkingas, tolygiai išrūšiuotas (9), kurio kūgio spraudos (qc) būdingoji vertė – 30,0 MPa, o deformacijų modulio (E0) – 87 MPa.

Poliai po kolonomis apjungiami galvenomis. Galvenų betonas C30/37. Galvenos armuotos erdviniais B500B klasės armatūros karkasais.

Po rūsio grindimis numatyta įrengti ortakius. Ortakiai formuojami iš plieninių apvalaus skerspjuvio vamzdžių, kurie apibetonuojami ir užpilami gruntu.

5.3. Gelžbetoninis monolitinis pastato karkasas

Kolonų žingsnis (7,60 m x 13,55 m; 7,60 m x 9,33 m).

Kolonos rūsyje – apvalaus skerspjuvio ($\varnothing 500$ mm); betonas C50/60; kolonos armuojamos erdviniais B500B klasės armatūros karkasais.

Kolonos antžeminiuose aukštuose – stačiakampio skerspjuvio (450 mm x 550 mm; 450 mm x 500 mm, 475 mm x 550 mm); betonas C30/37; kolonos armuojamos erdviniais B500B klasės armatūros karkasais.

Vidaus ir išorės laikančios sienos – 150 mm ir 250 mm storio; betonas C30/37, armuojamos B500B klasės armatūros tinklais.

Perdangų konstrukcijos remiamos ant gb monolitinių sienų ir kolonų.

Rūsio monolitinė gelžbetoninė perdanga – sijinė. Po antžemine pastato dalimi suprojektuota įtempinama armatūra armuota sijinė perdanga (sijos 1600 x 500, plokštės storis 200 mm).

Perdanga armuojama B500B klasės armatūros tinklais, sijos karkasais ir į sukietėjusį betoną įtempiamais, su betonu nesukibusiais armatūros lynais. Antžeminės pastato dalies išorėje rūsio perdanga besijinė (250...350 mm storio), betonuojama su nuolydžiais, armuojama tinklais.

Pirmo ir antro aukštų perdangos – besijinės (sijos suprojektuotos tik atriamo šonuose ašyse “C” ir “D”). Pirmo aukšto perdangos storis – 250 mm, antro aukšto perdangos (denginio) storis – 300 mm. Antro aukšto perdangą numatyta įrengti su statybine pakyla.

Prie ašies “2” pirmo ir antro aukštų perdangose suprojektuoti “tilteliai” – 150 mm monolitinės plokštės tarp plieninių dvitėjinio skerspjūvio sijų.

Perdangų konstrukcijų betonas C30/37.

5.4. Surenkamos laiptų maršų ir laiptų aikštelių konstrukcijos

Laiptų maršai ir aikštelės – surenkamo gelžbetonio. Laiptų aikštelių gaminiai tvirtinami prie monolitinių sienų panaudojant plienines, sertifikuotas, paslėptas ištraukiamas teleskopines atramines detales. Laiptų maršai ant laiptų aikštelių remiami per elastomerines atramines detales.

Gaminių betono klasė – C35/45.

5.5. Medinės konstrukcijos

Suprojektuotos medinės stogo ir antro aukšto terasos konstrukcijos.

Pagrindinės stogo konstrukcijos – septynios klijuotos medienos pusapskritimio formos arkos. Arkų skerspjūvis 440 mm x 550 mm, tarpatrmis – 13,55 m, žingsnis – 7,60 m. Medienos klasė GL28h.

Kraige suprojektuotos stoglangius laikančios klijuotos medienos sijos. Medienos klasė GL28h.

Tarp arkų suprojektuoti 240 mm aukščio dvitėjinio skerspjūvio mediniai ilginiai. Ilginiai sudaryti iš dviejų komponentų: apatinė bei viršutinė lentynos ir jas jungianti medienos plaušo sienelė (STEICO joist arba analogas). Ilginiai tarpusavyje jungiami standžiai (prakeičiant).

Ilginiai tarpusavyje jungiami papildomais intarpais. Virš ilginių ir po jais įrengiami lenkti grebėstai iš suporintų 25 mm storio medinių tašų.

Arkų pastovumas užtikrinamas sujungiant jas ilginiais ir tarp kraštinių arkų įrengiant plieninius įtempiamus ryšius iš apvalaus skerspjūvio strypų. Plieno klasė – ne žemesnė kaip S355.

Antro aukšto terasos konstrukcijos – klijuotos medienos kolonos ir sijos. Medienos klasė GL28h.

Kolonos remiamos ant gb rūšio perdangos per plienines karštai cinkuotas atramines detales.

Sijos prie pastato perdangų tvirtinamos per nerūdijančio plieno atramines detales, kertančias aliuminio - stiklo vitriną aklinoje zonoje. Tarp sijų suprojektuoti mediniai ilginiai, ant kurių bus įrengta terasinių lentų danga. Pastovumui užtikrinti numatyti plieniniai įtempiami ryšiai po terasos danga. Kolonos papildomai sujungtos nerūdijančio plieno horizontaliais ryšiais. Sijos su kolonomis jungiamos plieninėmis paslėptomis detalėmis.

5.6. Plieninės konstrukcijos

Suprojektuotos plieninės laiptinės kolonos viršutiniame aukšte. Kolonos suprojektuotos iš stačiakampio skerspjūvio šaltai formuotų plieninių vamzdžių. Plieno klasė S355. Su gelžbetoninėmis konstrukcijomis kolonos sujungiamos privirinant prie įdėtinių plieninių detalių. Perdangų konstrukcijose numatytos įbetonuojamos plieninės sijos, padidinančios gelžbetoninių plokščių standumą. Plieno klasė S355.

Stogo konstrukcijose numatyti plieniniai ryšiai iš apvalaus skerspjūvio strypų.

Stogo konstrukcijoje numatyta plieninė sija aliuminio - stiklo fasado konstrukcijos viršutinei daliai atremti.

6. ATITVARŲ GARSO IZOLIAVIMO SPRENDINIAI

Patalpų vidaus garso klasė nereglamentuojama. Siekiama pastato akustinio komforto sąlygų klasė – B.

Patalpos atskiriamos karkasinėmis pertvaromis, kurios užtikrina 49-52 dBA garso izoliacijos lygį.

Atitvarų tipas ir konstrukcija – pagal gamintojo pateikiamus mazgus ir detales (pav. Knauf pertvarų sistema W11).

Stiklintos pertvarų dalys, priklausomai nuo poreikio ir konstrukcijos užtikrina 32-35 dBA garso izoliacijos lygį. Visose patalpose gali būti įrengiamos akustinės pakabinamos lubos arba aidėjimui sumažinti ant lubų gali būti klijuojami akustiniai dembliai.

Gali būti parenkamos ir naudojamos tik tokios apdailos ir atitvarų medžiagos bei lengvų atitvarų konstrukcijos, kurių garso izoliavimo rodikliai nustatyti akredituotų laboratorijų natūrinių bandymų protokolais arba rangovas pateikia jų galiojančius techninius liudijimus.

7. PROJEKTINIŲ SPRENDIMŲ ATITIKTIS PRIVALOMIESIEMS PROJEKTO RENGIMO

DOKUMENTAMS IR ESMINIAMS STATINIŲ REIKALAVIMAMS

Projekto konstrukcijų dalies projektiniai sprendiniai atitinka privalomųjų projekto rengimo dokumentų reikalavimus ir per ekonomiškai pagrįstą statinio naudojimo laikotarpį užtikrins esminį statinio mechaninio atsparumo ir pastovumo reikalavimą.

0	2025-01	Ekspertizei, statybos leidimui			
LAIDA	DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)			
PROJEKTUOTOJAS	KVAL. PATV. DOK. NR.	PAREIGOS	VARDAS, PAVARDĖ	PARAŠAS	
UAB „G.Janulytės-Bernotienės studija“	A 117	PV	G.Janulytė-Bernotienė		
	19668	KPDV	Audrius Ražaitis		

TECHNINĖS SPECIFIKACIJOS

Turinys

TSK – 01. BENDRIEJI REIKALAVIMAI IR INSTRUKCIJOS	2
TSK – 10. ŽEMĖS DARBAI	11
TSK – 21. GRĘŽTINIŲ POLIŲ KONSTRUKCIJOS	16
TSK – 30. MONOLITINIO BETONO DARBAI	22
TSK – 31. MONOLITINĖS GELŽBETONINĖS KONSTRUKCIJOS.....	29
TSK – 32. LEISTINI MONOLITINIŲ GELŽBETONINIŲ KONSTRUKCIJŲ NUOKRYPIAI	34
TSK – 33. ARMATŪRINIS PLIENAS	35
TSK – 34. BETONAS	37
TSK – 36. BETONINĖS GRINDYS.....	44
TSK – 37. SURENKAMI GELŽBETONINIAI GAMINIAI.....	46
TSK – 38. AIKŠTĖS GRINDINYS IR GERBŪVIO ELEMENTAI IŠ BETONO	54
TSK – 39. BETONO PAVIRŠIŲ KLASIFIKACIJA.....	57
TSK – 50. KONSTRUKCINIAI PLIENO GAMINIAI.....	59
TSK – 51. PLIENINIŲ KONSTRUKCIJŲ APSAUGA NUO KOROZIJOS.....	66
TSK – 64. DEFORMACINĖS SIŪLĖS BETONINĖSE GRINDYSE ANT TAMPRAUS PAGRINDO	69
TSK – 71. HIDROIZOLIACIJA	73
TSK – 74. GARO IZOLIACIJA.....	75
TSK – 77. DRENAŽINIS LAKŠTAS VERTIKALIEMS PAVIRŠIAMS	76
TSK – 78. DRENAŽINIS LAKŠTAS ATVIRKŠTINIAMS STOGAMS.....	78
TSK – 80. MEDINĖS KONSTRUKCIJOS	80
TSK – 91. KONSTRUKCIJŲ GAISRINĖS GEBOS REIKALAVIMAI.....	86
TSK – 101. GRINDŲ ANT GRUNTO PAGRINDŲ ĮRENGIMO DARBAI	90

TSK – 01. BENDRIEJI REIKALAVIMAI IR INSTRUKCIJOS

Taikymo sritis

Ši techninė specifikacija nustato bendruosius nurodymus darbo projekto rengimui, tyrinėjimo, statybos darbams vykdyti, statinių konstrukcijoms skirtoms statybinėms medžiagoms bei gaminiams.

Šių techninių specifikacijų reikalavimai apima tokias statybos sritis:

- statybos darbų organizavimas;
- statybos paruošiamieji ar nugriovimo darbai;
- visų rūšių statybos aikštelėje vykdomi statybos ir montavimo darbai, izoliacijos įrengimo ir apdailos darbai (vykdytas ir darbų kokybės kontrolė);
- statybinių konstrukcijų, gaminių, dirbinių ir medžiagų gamyba (vykdytas ir įvertinimas);
- pagrindinių konstrukcinių medžiagų (plieno, betono, skiedinių, armatūrinio plieno), taip pat izoliacijos ir apdailos medžiagų bandymai.

Techninių specifikacijų reikalavimai privalomi projektavimo, tyrinėjimų ir statybos darbų Rangovams, Subrangovams, statybinių medžiagų gamintojams ir tiekėjams.

Šiame techniniame projekte nėra parinkti konkretūs įrangos ir medžiagų gamintojai bei tiekėjai. Jei projekte nurodytas konkretus gaminytis ar gamintojas, tai turi būti suprasta kaip analogas, skirtas tik reikiamai kokybei pasiekti. Visi įrangos ir medžiagų gamintojai ir tiekėjai turi būti aptarti su statytoju ar jo įgaliotu atstovu darbo projekto rengimo ir statinio statybos metu. Rangovas pasirinktas medžiagas ir įrangą privalo aptarti ir susiderinti su Statytoju (Užsakovu) iki darbų pradžios.

Statybos normatyviniai dokumentai

Vadovautis Lietuvos statybos normatyviniais dokumentais, susijusiais su statybos projektavimu, organizavimu, vykdymu ir priežiūra:

- Lietuvos Respublikos statybos įstatymas.
- STR 1.04.04:2017 Statinio projektavimas, projekto ekspertizė.
- STR 1.05.01:2017 Statybą leidžiantys dokumentai. Statybos užbaigimas. Statybos sustabdymas.
- Savavališkos statybos padarinių šalinimas. Statybos pagal neteisėtai išduotą statybą leidžiantį dokumentą padarinių šalinimas.
- STR 1.06.01:2016 Statybos darbai. Statinio statybos priežiūra.
- STR 1.01.04:2015 Statybos produktų, neturinčių darnųjų techninių specifikacijų, eksploatacinių savybių pastovumo vertinimas, tikrinimas ir deklaravimas, bandymų laboratorijų ir sertifikavimo įstaigų paskyrimas, nacionaliniai techniniai įvertinimai ir techninio vertinimo įstaigų paskyrimas ir paskelbimas.
- STR 1.07.03:2017 Statinių techninės ir naudojimo priežiūros tvarka. Naujų nekilnojamojo turto kadastro objektų formavimo tvarka.

Standartai

Lietuvos standartai LST, LST EN, LST ISO. Standartų reikalavimai taikomi statybinių medžiagų, gaminių ir dirbinių gamybai ir bandymams. Taikomi standartai nurodyti atskirų statybos darbų techninėse specifikacijose.

Statybos taisyklės

Minimalūs statybos darbų, technologijų bei kokybės reikalavimai turi atitikti nurodytus Rangovo statybos taisyklėse. Jei techninėse specifikacijose nurodyti griežtesni reikalavimai, Rangovas privalo juos įgyvendinti.

Dokumentų galiojimas

Jei specifikacijoje nurodyti standarto leidimo metai, vadovautis nurodyta redakcija; jei metai nenurodyti, vadovautis dokumento redakcija, galiojusia rangos sutarties pasirašymo metu.

Jei yra prieštaravimų ar neatitikimų tarp normatyvinio dokumento, standarto ir specifikacijų, turi būti taikomi griežtesni reikalavimai.

Kiti reikalavimai

Statybos medžiagų ir gaminių, kurie parinkti pagal techninių specifikacijų reikalavimus konkurso ir atrankos būdu, techniniai rodikliai turi atitikti gamintojo deklaruojamus, o jų įrengimas (montavimas, tvirtinimas, paklojimas, dengimas) turi atitikti gamintojo technines instrukcijas.

Statybos metu statybvietėje Rangovas turi užtikrinti:

- Saugų darbą;
- Gaisrinę saugą;
- Aplinkos apsaugą;
- Tinkamas darbo higienos sąlygas;
- Trečiųjų asmenų interesų apsaugą.

Statybos teritorija turi būti aptverta, su visa reikalinga laikina infrastruktūra statybos darbams joje vykdyti: laikini buitiniai ir sandėliavimo pastatai, laikini inžineriniai tinklai, kitos būtinos priemonės.

Vykdam statybos darbus nepažeisti trečiųjų asmenų interesų. Visus statybos darbus, susijusius su trečiaisiais asmenimis, derinti su jais ir gauti jų sutikimą.

Reikalavimų prioritetų tvarka

Jei projekto dokumentuose randama neatitikimų ar prieštaravimų, dokumentų viršenybė pagal STR 1.04.04:2017 nustatoma taip:

1. Techninės specifikacijos;
2. Aiškinamieji raštai;
3. Brėžiniai;
4. Sąnaudų kiekių žiniaraščiai.

Jei kokių pakeitimų atsiranda nuostatuose, teisiniuose dokumentuose, standartuose ir t.t, svarbesniais laikomi projekto dokumentai (techninės specifikacijos ir brėžiniai), tačiau Rangovas turi informuoti Užsakovą apie visus tokius neatitikimus prieš nusprendamas apie konkrečią interpretaciją, ypač teisinių dokumentų, nuostatų ar standartų atžvilgiu.

Papildomi tyrinėjimai

Papildomi tyrinėjimai nenumatyti.

Gretimų pastatų būklės stebėjimas statybos metu

Statybos darbų vykdymo metu stebėti ir vertinti greta statybvietės esančių statinių būklę, registruoti jos pokyčius tam, kad būtų galima anksti nustatyti bet kokias galimas problemas ar nukrypimus nuo numatyto elgesio ir pašalinti jų priežastis.

Stebėjimą vykdyti pagal Rangovo parengtą stebėjimo programą. Programą parengti atsižvelgiant į numatomas naudoti statybos technologijas ir darbų grafiką. Stebėjimo programoje aprašyti:

- Naudojamus prietaisus ir stebėjimo būdus: posvyrio kampo matuoklius, plyšių pločių matuoklius, deformacijų matavimo prietaisus, vibracijos matavimo prietaisus ir t.t.
- Stebėjimo taškus ir stebėjimo prietaisų išdėstymą.
- Stebėsenos dažnumą: turi būti nurodyta, koku dažnumu turėtų būti renkami stebėsenos duomenys, duomenų registravimo ir saugojimo būdai.
- Duomenų analizę siekiant įvertinti konstrukcijų mechaninį atsparumą ir pastovumą: surinktus stebėsenos duomenis analizuosiančius inžinierius arba specialistus, koku dažnumu turėtų būti analizuojami stebėsenos duomenys.
- Ataskaitų teikimą: kas ir kada rengia ataskaitas, kuriose dokumentuojamos išvados ir visi būtini veiksmai, kurių reikia imtis, kam ir kaip jos perduodamos.
- Reagavimas į stebėsenos duomenis: remiantis stebėsenos rezultatais, gali būti rekomenduojami arba įgyvendinami atitinkami veiksmai, kad būtų pašalinti bet kokie nustatyti trūkumai.

Darbo projektas

Statybos darbai turi būti vykdomi pagal parengtą darbo projektą.

Darbo projektas turi būti parengtas projektuotojo, turinčio patirties ypatingų pastatų projektavime.

Darbo projekto sudėtį ir detalumą nustato atitinkami reglamentai ir standartai.

Darbo projektų bendriesiems statybos darbams apimtis ir detalumas turi būti pakankami, kad pagal jų sprendimus būtų galima pagaminti statybos gaminius ir dirbinius, atlikti statybos darbus, pastatyti ir naudoti statinius, darbo projekte būtų įvykdyti techninio projekto projektiniai sprendimai ir techninių specifikacijų reikalavimai, privalomųjų dokumentų projektui rengti sąlygos, statinių esminiai reikalavimai, normatyvinių statybos dokumentų ir statybos specialieji reikalavimai.

Rengiant darbo projektą būtina:

- vadovautis statybos bendraisiais duomenimis bei IGG tyrinėjimų duomenimis;
- taikyti išvardintus statybos normatyvinius dokumentus.

Darbo projekte negali būti keičiami (ar supaprastinami) techninėse specifikacijose ir techninio projekto brėžiniuose išdėstyti esminiai reikalavimai ir sprendiniai.

Darbo projekto rengimo metu turi būti atlikti konstrukcijų ir jų mazgų skaičiavimai pagal techniniame projekte pateiktas skaičiavimo schemas ir apkrovas, jei būtina jas patikslinant.

Prieš vykdant statybos darbus turi būti atlikta darbo projekto konstrukcijų dalies ekspertizė.

Medžiagos ir gaminiai

Bendri reikalavimai

Visi statybiniai gaminiai bei medžiagos turi būti nauji.

Statybos produktų (gaminų ir medžiagų) charakteristikos turi atitikti techninėse specifikacijose nurodytus reikalavimus. Visiems nukrypimams nuo techninių specifikacijų gauti Užsakovo sutikimą. Statybos produktų (gaminų ir medžiagų) pavyzdžius suderinti su Užsakovu ir techninio projekto rengėjais.

Užsakovas turi teisę atmesti medžiagą, jei ji neatitinka specifikacijos reikalavimų. Tokiu atveju, rangovas turi pateikti kitas medžiagas ir įrengimus, kurie atitinka specifikaciją ir kurių pageidauja Užsakovas be jokių papildomų išlaidų Užsakovui.

Medžiagų ir gaminių eksploatacinių savybių deklaracijos

Pateikti visų medžiagų ir gaminių eksploatacinių savybių deklaracijas Jose turi būti informacija, nurodyta STR 1.01.04:2015 "Statybos produktų, neturinčių darnųjų techninių specifikacijų, eksploatacinių savybių pastovumo vertinimas, tikrinimas ir deklaravimas. bandymų laboratorijų ir sertifikavimo įstaigų paskyrimas. nacionaliniai techniniai įvertinimai ir techninio vertinimo įstaigų paskyrimas ir paskelbimas" 1-e priede.

Medžiagų ir gaminių kokybės reikalavimai

Visi gaminiai ir medžiagos turi atitikti specifikacijoje ir brėžiniuose nurodomus kokybės reikalavimus. Jų pakavimai, pristatymo dokumentai ar kita turi nurodyti jų kokybę.

Specifikacijoje pateikiami bendrieji kokybės reikalavimai. Tokiu atveju, jei konkrečiai nebus nurodyta medžiaga, pvz. nenurodant medžiagos pavadinimo ar standarto, prieš ją perkant, ji turės būti pateikiama Užsakovo patvirtinimui.

Medžiagų ir gaminių atitikties nuorodos jų montavimo metu

Galimi gaminių ir medžiagų atitikties nurodymai montavimo stadijos metu neturi būti uždengiami arba, jei negalima palikti jų matomais, turi būti lengvai ir visiškai atidengiami.

Įpakavimas, pristatymas, pristatymo patikrinimas, saugojimas

Į statybvietę pristatomi gaminiai, medžiagos, įrenginiai turi būti tinkamai įpakuojami, kraunami, gabenami, iškraunami bei laikomi. Už statybos produktų (gaminų ir medžiagų) gabenimo, saugojimo sąlygas atsakingas Rangovas.

Pristatymas

Koordinuoti gaminių ir medžiagų pristatymą pagal statybos darbų grafiką. Vengti nereikalingo saugojimo statybvietėje.

Visi tiekiami gaminiai ir medžiagos turi būti su tinkamais dokumentais nurodančiais techninę informaciją apie produkto paskirtį bei naudojimo ypatybes.

Pervežimo ir saugojimo statybos aikštelėje metu visi gaminiai ir medžiagos turi būti uždengti ir supakuoti. Ant kiekvieno paketo turi būti nurodytas jo turinys. Jei pristatomos medžiagos yra birios ir nepakuotos, jų rūšis, kiekis ir kokybiniai parametrai turi būti nurodyti pristatymo dokumente.

Saugojimas aikštelėje

Statybinės medžiagas ir gaminius saugoti taip, kad nepablogėtų jų kokybė. Laikytis kiekvienos medžiagos ar gaminio pervežimo ir sandėliavimo reikalavimų ir gamintojo nurodymų.

Statybos aikštelėje medžiagas ir gaminius laikyti taip, kad kiekvienas gaminy ar medžiaga būtų lengvai prieinami ir patikrinami.

Atsakomybė

Už medžiagų ir gaminių pažeidimus arba apgadinimus statybos aikštelėje atsako Rangovas. Pažeistus gaminius ar sugadintas medžiagas Rangovas privalo savo sąskaita pakeisti naujais.

Statybos darbų vykdymas

Visus statybos darbus atlikti taikant bendrai naudojamus ir pageidautinus darbo metodus, patyrusią ir tinkamą darbo jėgą.

Visa įranga, technika, priedai ir statybos metodai turi tenkinti Lietuvos Respublikos darbo saugos reikalavimus.

Rangovas, norėdamas panaudoti darbų metodą, kuris nukrypsta nuo projekcinėje ar normatyvinėje dokumentacijoje pateikto metodo, turi gauti leidimą iš Užsakovo ir kompensuoti su tuo susijusias keitimo sąnaudas.

Darbų koordinavimas

Už darbų statybos aikštelėje koordinavimą atsakingas Rangovas.

Rangovo pareigos yra statybos darbų metu užtikrinti, kad statybos darbai vyktų teisingai ir pagal projekto sumanymą, būtų atlikti pagal projekto dokumentacijoje ir gamintojų pateiktas instrukcijas bei taikant tinkamus darbo metodus, koordinuoti rangovo, statinio statybos specialiųjų darbų padalinių, o kai statybą vykdo keli rangovai, – visų jų atliekamus specialiuosius darbus, iš anksto numatyti ir įvertinti darbo sąlygas ir kitus faktorius, galinčius turėti įtakos darbų įvykdymui.

Matavimai ir stebėjimai

Bendri reikalavimai

Pagrindinius koordinačių atskaitos taškus, ašines linijas ir altitudes pažymėti stacionariai ant nejudančių konstrukcijų. Visos statybos metu matavimams naudoti tą pačią koordinačių sistemą (arba sistemas).

Visus matmenis ir dydžius nustatyti, fiksuoti ir pažymėti taip, kad jais būtų lengva naudotis.

Matavimų tikslumą tikrinti matavimus atliekant nuo kito atskaitos taško ir atliekant pakartotinius matavimus.

Atraminių sienų deformacijų matavimai

Parengti polių atraminių sienų stebėjimų programą statybos metu.

Stebėjimus pradėti įrengus polius ir pradėjus žemės kasimo darbus rūšio įrengimui.

Nuolat stebėti atraminių sienų viršaus horizontalius poslinkius arba polių posvyrius.

Stebėjimus vykdyti automatinio režimu veikiančia įranga, turinčia galimybę automatiškai informuoti atsakingus asmenis apie viršytas nustatytas ribines reikšmes.

Stebėjimus baigti įrengus rūšio gb perdangos konstrukcijas.

Bandymai

Vadovaujantis šia technine specifikacija arba Užsakovo ar statybos Techninio prižiūrėtojo reikalavimu, Rangovas privalo atlikti konstrukcijų ir medžiagų bandymus ir kaip galima greičiau pateikti jų rezultatus. Tokiu atveju, jei bandymo rezultatai yra blogesni, negu nurodyta reikalavimuose, Rangovas nedelsdamas privalo informuoti visas suinteresuotas šalis. Jei būtina, nedelsiant imtis saugumo priemonių, siekiant išvengti bet kokios žalos ir pavojaus.

Visi bandymai turi būti atliekami tik vadovaujant kvalifikuotiems darbuotojams, turintiems patirties atliekant tos rūšies bandymus. Bandytojų patirtį ir kvalifikaciją patvirtinančius dokumentus bei bandymui naudojamos įrangos metrologinės patikros dokumentus pateikti statybos Techniniam prižiūrėtojui prieš bandymą.

Dirbtinio pagrindo charakteristikų nustatymas

Statybos metu atlikti sutankinto grunto ir dirbtinių pagrindų charakteristikų nustatymo bandymus:

- po pastato grindimis;
- po keliais ir aikštelėmis;
- iškasų užpylimo grunto sutankinimo.

Bandymų metodika – pagal LST EN 13286 serijos standartus.

Polinių pamatų pagrindų bandymai

Antrosios ir trečiosios geotechninių kategorijų atvejais statybos aikštelėje turi būti tikrinama polinių pamatų pagrindo laikomoji galia ir lyginama su skaičiuotine.

Pagrindų laikomajai galiai patikrinti numatyta atlikti polių bandymus statine apkrova (pagal LST EN ISO 22477-1:2019 Polio bandymas ašine statine gniuždymo apkrova);

Polių bandymai

Antrosios ir trečiosios geotechninių kategorijų atvejais turi būti tikrinamas betoninių ir gelžbetoninių polių vientisumas.

Statybos aikštelė priskirta antrai geotechninei kategorijai, todėl turi būti atlikti 60% gręžtinių polių vientisumo bandymai (pagal ASTM D 5882-16);

Sukietėjusio betono savybių kontroliniai bandymai

- Laikančių monolitinių, betoninių ir gelžbetoninių konstrukcijų betono bandomųjų kubelių stiprumo gniuždant nustatymas (pagal LST EN 12390);
- Betoninių ir gb konstrukcijų, kurių paviršių dilumo reikalavimai specifikuoti projekte, bandinių dilumo nustatymas (pagal LST 1428-15);
- Betoninių ir gb konstrukcijų, kurioms projekte specifikuoti vandens įsiskverbimo gylio reikalavimai, bandinių vandens įsiskverbimo gylio veikiant slėgiui nustatymas (pagal LST EN 12390-8);
- Betoninių ir gb konstrukcijų, kurioms projekte specifikuoti atsparumo šalčiui reikalavimai, bandinių atsparumo šalčiui nustatymas tūrinio užšaldymo ir atšildymo metodu (pagal LST L 1428.17-2024).

Kiti bandymai

Atlikti normatyviniuose dokumentuose, techninėse specifikacijose ar brėžiniuose nurodytus bandymus ir visus kitus bandymus bei matavimus kurie reikalingi nustatyti pasirinktų medžiagų, gaminių bei atliktų darbų atitikimui projekto reikalavimams, įskaitant, bet neapsiribojant:

- pastatų sandarumo;
- stogų konstrukcijos atitikimo BROOF(t1) kategorijai;
- kitų konstrukcijų degumo–ugniaatsparumo savybių;
- fasadų sandarumo;
- atitvarų ir pertvarų garso izoliavimo charakteristikų matavimai;

Bandomieji pavyzdžiai

Pagaminti ar įrengti bandomuosius pavyzdžius ir maketus statybos darbų kokybės vertinimui:

- architektūrinio betono konstrukcijų pavyzdžiai;
- apdailinių keraminių plytų konstrukcijų pavyzdžiai;
- architektūriškai svarbių konstrukcinių mazgų ir jungčių maketai;
- kiti pavyzdžiai pagal architektūrinės projekto dalies vadovo užduotis.

Darbų tikrinimas

Visus tikrinimus, bandymus statybvietėje turi organizuoti Rangovas, kviesdamas dalyvauti Užsakovą, jo atstovus, statybos Techninį prižiūrėtoją bei kontroliuojančias tarnybas ir sudarydamas jiems reikiamas sąlygas bei suteikdamas reikalingus dokumentus ir darbo priemones.

Prieš uždengiant konstrukciją ar baigtą darbą, juos pateikti Užsakovo patvirtinimui. Jei tai nepadaroma, Užsakovas turi teisę reikalauti, kad dengiančios medžiagos ar dalys būtų nuimamos.

Procedūrų nesilaikymo išlaidos teks Rangovui net ir tokiu atveju, jei paslėptas darbas pasirodo besąs tinkamas.

Baigus laikančių konstrukcijų įrengimo darbų etapą, patikrinti darbus ir surašyti laikančiųjų konstrukcijų priėmimo aktus.

Paslėpti darbai, kurių priėmime privalo dalyvauti projektuotojo atstovai

- Pamatų galvenų armavimas.
- Kontaktą su gretimuose sklypuose esančiais pastatais turinčių laikančiųjų konstrukcijų įrengimas.
- Įtempjama armatūra armuotos perdangos konstrukcijų armavimas.

Kitos sąlygos

Angos ir nišos

Konstrukciniuose brėžiniuose nenumatytų angų ar nišų laikančiose konstrukcijose įrengimas be Užsakovo sutikimo raštu neleidžiamas.

Jei bus atliekamas skylių išmušimas, pjovimas ar atitinkami veiksmai, darbai turi būti atliekami taip, kad pabaigus juos, konstrukcijos liktų nesugadintos. Darbo aplinka turi būti sutvarkoma, kad atitiktų aplinkos reikalavimus.

Tvirtinimai ir atramos

Visų tvirtinimo elementų ir t.t. dydis, stiprumas, skaičius ir kitos savybės turi būti sukonstruoti taip, kad atlaikytų numatytas apkrovas, išlaikant saugumo reikalavimus, ir nesilpnintų pagrindo ar konstrukcijos, kuriai leistina tokia apkrova.

Dėl bet kurio tipo varžtų, tvirtinimų, atramų ir t.t., kurie nenurodyti specifikacijose ir brėžiniuose panaudojimo, Rangovas turi kreiptis į Užsakovą leidimo.

Visi tvirtinimo elementai, pagaminti iš plieno, turi būti apsaugoti nuo korozijos.

Jei gelžbetoninėse konstrukcijose nenumatyta metalinių įdėtinių detalių, visi elementai prie betono konstrukcijų tvirtinami inkarinių varžtų pagalba.

Defektų taisymas

Jei nenurodyta kitaip, visos angos, įdubimai ir panašūs paviršiai turi būti užlyginami ir apdailinami. Paviršių savybės ir išvaizda turi būti identiška supantiems paviršiams. Kur jungiasi dvi dalys, jungčių stiprumas ir išvaizda turi atitikti jiems nurodytus reikalavimus.

Remontas leidžiamas tais atvejais, kur tokia procedūra nesusilpnins konstrukcijos ar nepablogins išvaizdos.

Jei remonto kiekis ar mastas pasirodo ypatingai didelis ar konstrukcija nepatenkina nurodytų reikalavimų, Rangovas privalo perstatyti tokias konstrukcijas savo sąskaita pagal numatytą darbo grafiką.

Jei remontuotinas taškas pagamintas iš profilinių dalių, pvz. plytų, lentų ir pan., pažeista dalis turi būti pakeičiama nauja. Jei suremontuotas taškas turi būti dažomas, dažoma turi būti visa supanti aplinka.

Dažymas ir apdaila

Sumontuotos plieninės konstrukcijos, sistemos vamzdiniai, vamzdžių kronšteinai ir atramos, pakabinimo prietaisai ir kiti plieno dirbiniai turi būti su antikorozine danga.

Visų plieninių dirbinių paviršiai, įskaitant vamzdynus, pakabinimo mazgus, atramas, inkarinius varžtus, rėmus, dangtelius ir t.t., kurie neturi būti izoliuoti, turi būti gruntuoti ir nudažyti 2 sluoksniais geros kokybės sutartos spalvos dažų.

Rangovo pildoma dokumentacija

Statybos darbų eigą (nuo statybos pradžios iki statinio statybos užbaigimo) aprašyti Statybos darbų žurnale. Statybos darbų žurnalas yra privalomasis statybos darbų vykdymo dokumentas, kuriame aprašoma statinio statybos darbų eiga, visų statybos priežiūros dalyvių atliktų patikrinimų rezultatai ir reikalavimai, atliktų statybos darbų kokybė, atskirų darbų perdavimas statytojui (užsakovui).

Žurnalas pildyti taip, kad dokumentais būtų patvirtinta:

- atskirų statinio statybos darbų, naudojamų statybos produktų atitiktis statinio projekto ir statybos norminių dokumentų reikalavimams;
- statybos metu padaryti statinio projekto pakeitimai;
- statinio statybos vadovo, bendrosios statinio statybos techninės priežiūros vadovo, statinio projekto vykdymo priežiūros vadovo išvados apie atliktų statybos darbų, panaudotų statybos produktų kokybę, atitiktį deklaruotoms eksploatacinėms savybėms, statybos valstybinės priežiūros, statinio saugos ir paskirties reikalavimų valstybinės priežiūros institucijų atstovų nurodymų įvykdymą statinio statybos metu.

Žurnalą pildyti nuo statinio statybos pradžios iki darbų pabaigos ir pateikti statybos užbaigimo komisijai kartu su kitais dokumentais, patvirtinančiais statinio statybos pabaigą ir atliktų statybos darbų normatyvinę kokybę.

Statybos užbaigimas

Statybos užbaigimo tvarka ir privalomieji dokumentai nustatyti STR 1.05.01:2017 „Statybą leidžiantys dokumentai. Statybos užbaigimas. Statybos sustabdymas. Savavališkos statybos padarinių šalinimas. Statybos pagal neteisėtai išduotą statybą leidžiantį dokumentą padarinių šalinimas“.

Statybos užbaigimo data laikoma akto ar deklaracijos užregistravimo IS „INFOSTATYBA“ data. Aktas ir Deklaracija yra pagrindas įregistruoti statinį Nekilnojamojo turto registre.

Garantijos

Rangovui tenka Lietuvos Respublikos įstatymų numatyta administracinė, civilinė ir baudžiamoji atsakomybė už blogai atliktų statybos darbų padarinius statybos metu ir per nustatytą statinio garantinį laiką (kurio pradžia skaičiuojama nuo statinio atidavimo naudoti dienos):

- statinių - 5 metai;
- paslėptų statinio elementų (konstrukcijų, vamzdynų) - 10 metų.

Rangovas privalo garantiniu laikotarpiu savo sąskaita skubiai ištaisyti trūkumus, kilusius dėl nepakankamos darbo kokybės, blogos konstrukcijos ir nestandartinių medžiagų. Garantija apima ir reikalingą techninį veikimą. Pataisytų ar pakeistų dalių visada prasideda iš naujo remonto užbaigimo dieną.

TSK – 10. ŽEMĖS DARBAI

Bendri reikalavimai

Reikalavimų taikymo sritis

Šioje specifikacijoje pateikiami nurodymai statybos aikštelės paruošimo ir projektuojamų statinių pagrindų įrengimo darbams.

Žemės darbus sudaro:

- Paruošiamieji darbai;
- Kasimo darbai (iškasos pastatų konstrukcijoms);
- Pagrindų po naujai įrengiamais pamatais įrengimas;
- Iškasų užpylimas gruntu;
- Grunto tankinimas;
- Pagrindų įrengimas po grindimis ant grunto pagrindo;
- Kiti darbai (iškasto grunto sandėliavimas, perteklinio grunto pašalinimas, užpylimui reikalingo grunto tiekimas ir t.t.).

Nurodymai ir reikalavimai atliekant kitus žemės darbus (sklypo planiravimo darbus, žemės darbus tiesiant požemines komunikacijas, įrengiant drenažą, įrengiant dangas sklype ir kelius) pateikti kitose atitinkamose projekto dalyse.

Normatyviniai dokumentai

Normatyviniai dokumentai, kurie laikomi šios techninės specifikacijos dalimi:

LST EN 16907 Žemės darbai (visos dalys);

LST EN ISO 14688 Geotechniniai tyrinėjimai ir bandymai. Gruntų atpažinimas ir klasifikavimas. (visos dalys);

LST EN ISO 17892 Geotechniniai tyrinėjimai ir bandymai. Laboratoriniai grunto bandymai. (visos dalys);

STR 1.04.02:2011 Inžineriniai geologiniai ir geotechniniai tyrimai;

STR 1.06.01:2016 Statybos darbai. Statinio statybos priežiūra.

Apsauga nuo paviršinio ir gruntinio vandens

Prieš darbų pradžią, panaudojant laikinus ir pastovius įrenginius, organizuoti paviršinio vandens nuvedimą. Kad paviršinis vanduo nepatektų iš gretimos teritorijos, iškasti griovius ar supilti pylimus, o statybvietę išlyginti su nuolydžiais ($i > 0,01$).

Dirbant molinguose gruntuose numatyti priemonės, kad paviršinis vanduo nepritekėtų į pamatų duobę; į iškasą patekusį vandenį nedelsiant surinkti ir nuvesti į atitinkamą kanalizacijos sistemą arba pašalinti siurbliu.

Kai gruntas kasamas žemiau gruntinio vandens lygio, vandens lygį pažeminti įrengiant naudojant adatinčius filtrus, atvirąjį arba uždarąjį drenažą ar šulinius su siurbliais.

Žeminant gruntinio vandens lygį, numatyti priemonės, apsaugančias iškasų šlaitus nuo pastovumo praradimo.

Vandens pažeminimo sistemas, naudojamas žiemos metu, apšiltinti.

Statybos darbų kontrolė

Žemės darbų atlikimo kontrolė turi būti vykdoma griežtai prisilaikant patvirtintų darbų saugos reikalavimų. Dengtų darbų aktai dalyvaujant statybos techninės priežiūros inžinieriui surašomi šiems žemės darbams:

- natūraliems grunto pagrindams po atskirais pamatais ir pamatų plokštėmis;
- tankintiems piltų grunto pagrindams po atskirais pamatais ir pamatų plokštėmis, tik atlikus sutankinto grunto lauko laboratorinius bandymus ir pateikus juos statybos techninės priežiūros inžinieriui;
- piltam grunto sluoksniui po grindimis po jo sutankinimo ir testavimo;
- pamatų ir požeminių įrengimų užpylimas gruntu, juos sutankinus.

Objekto statybos vietos paruošiamieji žemės darbai

Dabartiniai paviršiaus lygiai, grunto ir vamzdynų, laidų, įrangos ir konstrukcijų, būklė parodyta geologinių tyrinėjimų medžiagoje ir toponuotraukoje. Rangovas turi įvertinti esamas sąlygas, susipažindamas su jomis aikštelėje prieš pateikiant konkursinį pasiūlymą.

Tose zonose, kuriose pagal projekto brėžinius yra numatyti statiniai ir naujai projektuojamos dangos, nuimamas viršutinis augalinis sluoksnis, šaknys, augmenija. Šis gruntas turi būti sandėliuojamas projekte numatytoje vietoje.

Teritorijose, kur yra esamos požeminės komunikacijos, o ypač elektros, kontrolės kabeliai, kanalai, rangovui reikėtų imtis visų atsargumo priemonių dirbant su žemės kasimo įrenginiais. Tose zonose, kur pavojus pažeisti tokius įrenginius yra realus, kasimo darbus reikia atlikti rankiniu būdu. Žemės kasimo mašinų panaudojimas tokiose zonose, kur tie įrenginiai veikia, galimas tik leidus tų komunikacijų šeimininkams.

Vykdamas kasimo darbus šalia požeminių įrenginių, pamatų, šulinių, kanalų, komunikacijų ir kelių, juos reikia sutvirtinti atitinkamomis palaikančiosiomis laikinosiomis konstrukcijomis arba įrengti klojinius.

Tuo atveju, kai rangovas, atlikdamas požeminius darbus, susiduria su projekto brėžiniuose nenurodytais įrenginiais arba komunikacijomis, jis privalo nedelsiant informuoti statybos techninę priežiūrą dėl minėtų įrenginių dispozicijos ir jų nurodytais būdais apsaugoti, išlaikyti arba pašalinti minėtus įrenginius arba komunikacijas. Tik tada leidžiama tęsti darbus toje zonoje.

Visos žemės darbų zonos turi būti aptvertos ir įrengti įspėjimo ženklai, informuojantys apie tai, jog netoliese yra pavojaus zona.

Prieš atliekant gruntinio vandens pažeminimo darbus, būtina apžiūrėti greta esančių pastatų techninę būklę, bei patikslinti požeminių komunikacijų vietą darbų zonoje.

Pažeminant gruntinius vandenius būtina numatyti priemonės, apsaugančias nuo grunto išpurenimo, taip pat duobės šlaitų ir greta esančių statinių, pastatų pamatų stabilumą.

Gruntinio vandens pažeminimas arba pamatų duobės apsauga nuo paviršinio vandens turi užtikrinti pamatų duobės stabilumą ir neleisti pagrindo gruntui dugne išmirkti, šlaitams nuslinkti ir pan.

Griaunant požeminius ir antžeminius objektus, kurie yra nurodyti brėžiniuose arba rangovo paruoštuose darbų vykdymo projektuose, turi būti nurodytas minimalus jų pašalinimo gylis. Kai numatomi griauti objektai netrukdo būsimai statybai, tai požeminė jų dalis pašalinama apie 60 cm gylio nuo planuojamo paviršiaus. Kai objektui statinys trukdo, tai jis turi būti pašalintas pilnai arba 60 cm žemiau projektuojamo statinio dugno.

Kasimo darbai

Bendroji dalis

Kasimo darbus visoje statybos aikštelėje vykdyti tokiu būdu ir eiliškumu, kad būtų įmanoma atlikti visus specifikacijoje nurodytus darbus.

Iškastas gruntas, tinkamas naudoti statybvietyje, gali būti sandėliuojamas statybos aikštelėje, atskiriant augalinį grunto sluoksnį. Netinkamą gruntą išvežti į sąvartyną.

Iškasos turi būti tokio dydžio, kad būtų įmanoma pašalinti vandenį, įrengti iškasų kraštų atramas, pastatyti klojinius, išbetonuoti konstrukciją bei ją užpilti gruntu, įskaitant ir jo sutankinimą. Mažiausias atstumas nuo konstrukcijų iki šlaito iškasos apačioje $\geq 0,6$ m.

Pamatams iškasas iškasti, atlikti statybos darbus ir jas vėl užpilti per kuo trumpesnį laiką, kad neirtų natūrali grunto struktūra, neslinktų šlaitai ir nesumažėtų pagrindo stiprumas.

Iškasų šlaitai

Iškasų šlaitų statumą nurodyti statybos darbų technologijos projekte. Esant įvairių gruntų rūšių sluoksniams, šlaitų statumą parinkti atsižvelgus į silpniausią grunto rūšį.

Natūralaus drėgnumo gruntuose, kai nėra gruntinio vandens ir požeminių statinių, kasti iškasas su vertikaliomis sienomis be sutvirtinimų galima ne giliau, kaip:

- 1,0 m - piltiniuose, smėlio ir žvyro gruntuose;
- 1,25 m - priesmėlio gruntuose;
- 1,50 m - priemolio ar molio gruntuose.

Jei iškasos su vertikaliais kraštais turi būti gilesnės, jas tinkamai išramstyti.

Kasant atsižvelgti į tai, kad gruntą lengvai ardo lietus ir paviršinis vanduo. Pasirūpinti iškasų apsauga nuo grunto permirkimo ar peršalimo.

Iškasos pamatams

Iškasas kasti iki projektinės altitudės, išsaugant natūralų pagrindo gruntą. Rangovo nuožiūra, iškasas galima kasti dviem etapais: pirmam etape kasimą baigti aukščiau projektinės altitudės, iki projektinės altitudės gruntą iškasti prieš pat konstrukcijų įrengimą.

Įrengiant iškasas konstrukcijoms, kurios tiesiogiai remiasi į gruntą (pamatai, požeminiai įrenginiai, šuliniai), duobių kasimą mechanizuotu būdu rekomenduojama baigti 10 cm aukščiau projektinės pagrindo altitudės. Likusį grunto sluoksnį iškasti rankiniu būdu, nesuardant gamtinės pagrindo grunto struktūros.

Leistinas iškastos pamatų duobės dugno altitudės nuokrypis nuo projektinės altitudės: +0 mm / -50 mm.

Jei iškasta giliau nei numatyta, užpilti tas vietas dirbtiniam pagrindui tinkamos kokybės gruntu iki projektinio lygio bei sutankinti iki reikiamų charakteristikų. Kaip sutankinto grunto pakaitalą galima panaudoti C8/10 klasės betoną.

Jeigu nurodytame galutiniame iškasimo gylyje randamas netinkamas gruntas, nedelsiant apie tai pranešti statybos Techniniam prižiūrėtojui ir gauti nurodymus tolimesniam darbų vykdymui. Jeigu esamas gamtinis gruntas yra per silpnas ar netinkamas pamatų pagrindui, jį sutankinti (jeigu jis gali būti tankinamas) arba pakeisti įrengiant dirbtinį pagrindą. Tankinamo arba keičiamo grunto sluoksnio storį ir sutankinimo rodiklius nurodyti darbo projekte.

Pamatų pagrindo gruntą iškasoje apsaugoti nuo vandens poveikio bei peršalimo.

Baigus kasimo darbus iki projekcinės altitudės, pagrindą patikrinti ir surašyti paslėptų darbų aktą, leidžiantį įrengti pamatus.

Kasimas šalia statinių

Kasant šalia esamų statinių, numatyti technines priemones, užtikrinančias esamo statinio mechaninį atsparumą ir pastovumą. Jei naujo statinio pamatai bus gilesni negu esamo, esamus pamatus pagilinti arba įgyvendinti kitas technines priemones, užtikrinančias statinio pastovumą.

Dirbtinių pagrindų įrengimas

Dirbtiniai pagrindai įrengiami ant esamo (jei reikia sutankinto) grunto.

Esamo pagrindo gruntas turi būti sutankintas iki $D_{Pr} = 0,95-0,92$.

Dirbtinio pagrindo įrengimui gali būti naudojamas 0/32 frakcijos žvyro-skaldos mišinys, šalčiui atsparus smėlis (ŽG, ŽP, SG, SP pagal LST 1331) arba C8/10 klasės betonas.

Po pastato laikančių konstrukcijų pamatais įrengti 100 – 200 mm storio 0/32 frakcijos žvyro-skaldos mišinio (ŽG, ŽP pagal LST 1331) dirbtinį pagrindą jį sutankinant ($E_{v2} \geq 120$ MPa).

Po antraeilėmis konstrukcijomis (pogrindiniai kanalai, nelaikančių sienų pamatai, šuliniai ir pan.) ir grindimis ant grunto, jei projekte nenurodyta kitaip, dirbtinį pagrindą įrengti iš dviejų sluoksnių: apatinis sluoksnis – 150 mm storio stambiagrūdžio smėlio ($E_{v2} \geq 70$ MPa); viršutinis sluoksnis – 100 mm žvyro - skaldos mišinio ($E_{v2} \geq 100$ MPa).

Dirbtinio pagrindo sluoksnių storis ir sutankinimo laipsnis tikslinami darbo projekte atliekant detalius skaičiavimus, parengiant dirbtinio pagrindo įrengimo projektą.

Turi būti tinkamai sutankinti visi dirbtinio grunto pagrindo sluoksniai. Gali būti naudojamas sutankinimas vibrovalais, lengvais plūktuvais ir kt. Tankinamo grunto sluoksnio storis negali viršyti 300 mm.

Grunto užpylimas ir sutankinimas

Iškasų užpylimo nepradėti tol, kol konstrukcijų, kurios turės būti užpiltos, nepatikrins statybos Techninis prižiūrėtojas ir nebus padarytos išpildomosios nuotraukos.

Užpylimui nenaudoti gruntų, jei juose yra organinių ar kitų priemaišų. Grunte negali būti tirpių druskų kurios sukeltų neigiamą poveikį konstrukcijoms.

Nepilti tankinamojo grunto į vandenį. Jeigu tai atlikti būtina, gauti kvalifikuoto geotechniko rekomendacijas ir parengti atitinkamą darbų technologinę kontrolę.

Pamatų iškasas užpilti šalčiui nejautrių žvyru ir smėliu pagal LST 1331.

Pasirinkti grunto tankinimo mechanizmus, kurie užtikrins projekte numatytus sutankinto grunto rodiklius.

Grunta iškasų užpylimui pilti ir tankinti sluoksniais, kurių storis 200–500 mm priklausomai nuo naudojamo grunto, tankinimo mechanizmo. Jei darbo projekte nenurodyta kitaip, gruntą sutankinti iki $D_{Pr} \geq 0,92$.

Kiekvieno sluoksnio sutankinimo laipsnį patikrinti testais ir tik po to pilti kitą sluoksnį.

Užpilant ir tankinant nuo pažeidimų apsaugoti užpilamų konstrukcijų šilumos izoliaciją ir hidroizoliaciją.

Statybos darbų kontrolė

Žemės darbų atlikimo kontrolę vykdyti vadovaujantis patvirtintais brėžiniais ir šia technine specifikacija.

Grunto sutankinimo kokybę kontroliuoti su statybos Techniniu prižiūrėtoju suderintais metodais ir prietaisais, kurie patikrinti akredituotoje laboratorijoje.

Iškasų gabaritų kontrolė

Leistinas iškastos pamatų duobės dugno altitudės nuokrypis nuo projektinės altitudės: +0 mm / –50 mm.

Leistini iškasų matmenų nuokrypiai: +1,0 m / –0,1 m.

Dirbtinių pagrindų kokybės kontrolė

Pateikti grunto dirbtiniams pagrindams kokybę pagrindžiančius dokumentus.

Sutankinimo tyrimų skaičių parinkti atsižvelgiant į užpilamą plotą, tačiau kiekvienai konstrukcijai pagrindus išbandyti ne mažiau kaip 2 vietose.

Pagrindo kiekvieno sluoksnio sutankinimas pakankamas, jei gautos sutankinimo parametrų reikšmės didesnės arba lygios nurodytoms projekte.

Dirbtinio pagrindo kiekvieno sluoksnio leistina viršaus altitudės paklaida: +0 mm / –25 mm.

Dirbtinius pagrindus įrengti ne mažiau kaip 1 m už išorinio pamatų krašto.

Grunto užpylimo kokybės kontrolė

Prieš darbų pradžią pateikti statybos Techniniam prižiūrėtojai konstrukcijų užpylimui naudojamos medžiagos granulimetrinę sudėtį.

Jei projekte nenurodyta kitaip, sutankinto sluoksnio kokybę tikrinti ne rečiau kaip 500 m² sutankinto ploto. Tyrimų skaičių parinkti atsižvelgiant į užpilamą plotą, tačiau išbandyti ne mažiau kaip 2 vietose.

Užduotus grunto sutankinimo rodiklius pasiekti visuose tankinamo grunto sluoksnuose.

Grunto sutankinimas pakankamas, jei gautos sutankinimo parametrų reikšmės didesnės arba lygios nurodytoms projekte.

Viršutinio grunto sluoksnio užpylimo leistina altitudės paklaida pastato išorėje yra ± 50 mm.

Paslėptų darbų aktai

Paslėptų darbų aktus, atlikus bandymus, dalyvaujant statybos Techniniam prižiūrėtojai, surašyti šiems žemės darbams:

- Natūraliems grunto pagrindams po pamatais ir pamatų plokštėmis;
- Dirbtiniams pagrindams po pamatais ir pamatų plokštėmis;
- Dirbtiniams pagrindams po grindimis;

Iškasų pamatams užpylimas gruntu.

TSK – 21. GRĘŽTINIŲ POLIŲ KONSTRUKCIJOS

Bendroji dalis

Šioje specifikacijoje pateikiami pagrindiniai reikalavimai gręžtinių polių įrengimui.

Normatyviniai dokumentai

Normatyviniai dokumentai, kurie laikomi šios techninės specifikacijos dalimi:

STR 2.05.21:2016 Geotechninis projektavimas

LST EN 1997-1:2005/A1:2014. Eurokodas 7-1 dalis. Geotechninis projektavimas. Pagrindinės taisyklės.

LST EN 1992-1-1 Eurokodas 2. Gelžbetoninių konstrukcijų projektavimas. 1-1 dalis. Bendrosios ir pastatų taisyklės;

LST EN 1536:2010+A1 Specialiųjų geotechnikos darbų atlikimas. Gręžtiniai poliai

LST EN ISO 22477-1:2019 Polio bandymas ašine statine gniuždymo apkrova

ASTM D 5882-16 Standard Test Method for Low Strain Impact Integrity Testing of Deep Foundations

LST EN 206:2013+A2:2021 Betonas. Specifikacija, eksploatacinės savybės, gamyba ir atitiktis

LST EN 10080:2005 Armatūrinis plienas. Suvirinamasis armatūrinis plienas. Bendrieji dalykai;

LST EN ISO 17660-1:2006 Suvirinimas. Armatūrinio plieno suvirinimas.1 dalis. Apkraunamosios suvirintosios jungtys.

Statybos sklypo inžinerinės-geologinės sąlygos ir pamatų pagrindai

Projekto sudėtyje pateikta II geotechninės kategorijos projektinių inžinerinių geologinių ir geotechninių tyrimų“ ataskaita.

Dabartiniai paviršiaus lygiai, grunto ir vamzdynų, laidų, įrangos ir konstrukcijų, padėtis parodyti toponuotraukoje.

Rangovas turi įvertinti riziką dėl galimos nepakankamos apimties inžinerinių geologinių tyrinėjimų, galimai sudėtingos gruntų sanklodos, grunte paslėptų stambių riedulių, galimų archeologinę reikšmę turinčių radinių ir kitų faktorių, kurie gali turėti įtakos statybos darbams.

Rangovas turi įvertinti kad reikės atlikti polinių pamatų pagrindų bandymus.

Poliai

Suprojektuoti 300 mm, 400 mm ir 600 mm skersmens gręžtiniai poliai.

Atraminės sienos poliai 300 mm, 400 mm armuojami dvitėjiniais plieniniais karštai valcuotais profiliais (S355).

Kiti poliniai pamatai 400 mm, 600 mm armuojami armuoti erdviniais B500B klasės armatūros karkasais.

Gręžtinių polių įrengimas

Darbų sudėtis

Prieš įrengiant polius, turi būti atlikti statybos aikštelės paruošimo darbai, nugriauti numatyti griauti statiniai ar jų dalys.

Polių įrengimo darbai susideda iš:

- Polių vietos paruošimo – planiravimo darbu;
- Geodezinių matavimų, siekiant nustatyti polių vietą ir aukštį, polių vietos nužymėjimo;
- Gręžtinių polių įrengimo;
- Polių žurnalo ir išpildomosios dokumentacijos parengimo.

Darbų technologija

Gręžtiniai poliai turi būti įrengti vadovaujantis LST EN 1536:2010+A1 Specialiųjų geotechnikos darbų atlikimas. Gręžtiniai poliai.

Gręžtinio pamato įrengimo technologija turi būti tokia, kad:

- pamato altitudžių (viršaus ir pado), polio padėties ir matmenų nuokrypos neviršytų leistinų dydžių;
- gręžimo ir betonavimo metu neužgriūtų gręžinys;
- polio armavimas bei betono savybės atitiktų projekto reikalavimus.

Įrengiant atraminės sienos polius, šalia (≤ 3 polio skersmenys) naujai įrengto polio kitą polį galima įrengti tik polio betonui pasiekus ≥ 50 % projektinio stiprio.

Gręžtiniai pamatai turi būti įrengiami tokiu būdu, kad:

- Pamato altitudžių (viršaus ir pado) nuokrypos neviršytų leistinų dydžių.
- Gręžimo ir betonavimo metu neužgriūtų gręžinys.
- Pamato armavimas bei betono savybės atitiktų projekto reikalavimus.

Pamatų duobes pradėti gręžti nuo taškų, kur gruntas buvo tirtas statinio zondavimo būdu ar gręžiniais.

Gręžiama iki sluoksnio, į kurį turi būti įbetonuotas pamatas. Prieš pradėdant gręžti, gręžimo aparatas turi būti tiksliai pastatytas virš būsimos duobės, gręžto ašis turi būti vertikali.

Radus riedulius ar statybinį laužą, juos iš gręžinio reikia išimti.

Įrengus gręžinį, dugne likęs suardytas gruntas turi būti išimtas arba sutankintas.

Jei atstumas tarp gretimų gręžinių mažesnis negu 2d, antras gręžinys pradėdamas gręžti kai betonas pirmajame būna pasiekęs 25% projektinio stiprumo arba gręžiant naudojami metaliniai vamzdžiai, kurie ištraukiami betonavimo metu.

Įsitikinus, kad gręžinio dugnas švarus, į gręžinį įstatomas armatūros strypynas (ar standi armatūra jei numatyta projekte), fiksuojamas tam, kad užtikrinti apsauginį betono sluoksnį.

Pamatą būtina betonuoti be pertraukų.

Poliaus viršus betonuojant būtina tankinamas vibratoriumi.

Betonuojant žiemą, gruntas turi būti neperšalęs, o užbetonavus pamato viršus apšiltinamas.

Naudojamos medžiagos

Gręžiniams pamatams naudojamo betono medžiagos - cementas, smėlis, stambūs užpildai, priedai, vanduo turi atitikti LST EN 206-1 reikalavimus.

Betonas

Gręžiniams pamatams naudojamo betonas ir jį sudarančios medžiagos - cementas, smėlis, stambūs užpildai, priedai, vanduo turi atitikti LST EN 206:2013+A2:2021 reikalavimus.

Polių betonas – C25/30-XC2 klasės.

Cemento kiekis betone – pagal LST EN 206:2013+A2:2021 D.1 lentelę.

Vandens ir cemento santykis $\leq 0,6$

Polių betonas turi būti:

- Labai atsparus sluoksniavimuisi;
- Labai plastiškas ir sankibus;
- Labai slankus;
- Savaimė susitankinantis;
- Pakankamai ilgai klojus, įskaitant laiką laikiniems apvalkalams ištraukti.

Betonuojama darbo projekte nurodytos klasės betonu.

Cemento kiekis betone turi būti:

- $\geq 325 \text{ kg/m}^3$ kai betonuojama sausomis sąlygomis;
- $\geq 375 \text{ kg/m}^3$ kai betonuojama vandenyje;

Vandens ir cemento santykis $< 0,6$.

Betono konsistencija turi atitikti LST EN 1536 2 lentelę.

Jeigu negalima įrodyti, kad to paties betono naudojimas anksčiau panašiomis sąlygomis atitiko projekto reikalavimus, mišiniai turi būti iš anksto paruošiami tinkamumo bandymui atlikti prieš betonavimo pradžia ir sąlygomis, kiek galima artimesnėmis būsimo gamybos sąlygoms. Bandymas turi būti atliekamas akredituotoje laboratorijoje. Turi būti bandomi ne mažiau kaip keturi cilindrai arba kubeliai.

Betono ėminių skaičius nustatomas pagal LST EN 1536.

Armatūra

Poliai armuojami erdviniais armatūros strypynais ir plieniniais karštai valcuotais profiliais.

Polių armatūra turi atitikti LST EN 10080:2005 reikalavimus B500B klasės armatūrai.

Armatūros strypų jungtys turi atitikti LST EN ISO 17660-1:2006 reikalavimus.

Strypynai turi būti pagaminti ir įstatyti į gręžinį taip, kad betonuojant neiškryptų iš projektinės padėties. Strypynų montavimo kreipikliai turi būti išdėstyti ne rečiau kaip 3 m atstumais.

Polių armatūros strypynų išilginių armatūros strypų skersmuo $\geq 16 \text{ mm}$.

Polių armatūros strypynų skersinės armatūros strypų skersmuo $\geq 8 \text{ mm}$. Skersinės armatūros strypų skersmuo gali būti sumažintas iki 6 mm jei armatūros strypynai suvirinti.

Atstumai tarp išilginės armatūros strypų turi būti ne mažesni kaip 80 mm ir ne didesni kaip 300 mm. Mažiausias išilginės armatūros kiekis – 0,5% betono skerspjūvio ploto.

Apsauginis betono sluoksnis ≥ 75 mm. Apsauginis sluoksnis gali būti sumažintas iki 50 mm kai poliai įrengiami naudojant apsauginius vamzdžius.

Polių įrengimo dokumentacija

Polių įrengimo žurnalą pildyti polių įrengimo darbų metu.

Žurnale pateikti informaciją pagal LST EN 1536:2010+A1 10 skyrių ir 8 lentelę (stulpelis “continuous flight auger piles”):

Informacija apie statybos objektą

Objekto pavadinimas;
Generalinio rangovo pavadinimas;
Polių subrangovo pavadinimas;
Sutarties numeris;
Statinio pavadinimas;
Darbo projekto bylos žymuo ir pavadinimas.

Informacija apie projektinius sprendinius

Polių skersmuo;
Gręžinių įrengimo būdas;
Arnavimo sprendiniai ir metodai;
Betono specifikacija;
Betonavimo metodas.

Informacija apie įrengto polio geometriją

Polio numeris;
Faktinis gręžinio gylis (gręžinio dugno altitudė);
Faktiniai padėties plane nuokrypiai;
Faktiniai posvyrio nuo vertikalės nuokrypiai.

Informacija apie gręžinio įrengimą

Gręžinio įrengimo laikas;
Gręžimo pertraukos (jei buvo).

Informacija apie gręžinio betonavimą

Betonavimo trukmė;
Pertraukos betonavime;
Panaudoto poliui betono tūris;
Betono slėgis betonavimo metu;
Betono kokybės patikros bandinių (kubelių) numeriai.

Informacija apie polio armavimą

Armatūros strypyno brėžinio numeris;

Armatūros strypyno ilgis;

Armatūros strypyno įrengimo laikas.

Įrengus polius, remiantis geodeziniais matavimais paruošti faktinį polių įrengimo planą (išpildomąją polių įrengimo nuotrauką). Joje nurodyti polių centrų koordinatas, polių viršaus altitudes ir armatūros strypynų viršaus altitudes.

Leistini nuokrypiai

Nuokrypio pavadinimas	Leistinas nuokrypis, mm
Polių vietų pažymėjimas	± 20
Įrengto polio skersmuo	+50 / -0
Polio pado altitudė	± 200
Polio nukirtimo altitudė	+40 / -50
Polio viršaus centro nuokrypa nuo projektinės padėties (*)	± 100
Polio ašies posvyris nuo vertikalės	≤0,02 (20 mm / 1 m)
Armatūros strypyno centro padėties plane nuokrypa	± 50
Armatūros strypyno aukščio nuokrypa	± 50

(*) Registruojant nuokrypius, polio centru laikomas išilginės armatūros strypyno svorio centras.

Polių betono stipris, nustatytas pagal betono bandomųjų kubelių stiprumo gniuždant (pagal LST EN 12390) turi būti ne mažesnis už projektinį.

Polių ir pagrindų bandymai

Statybos aikštelė priskirta antrai geotechninei kategorijai.

Polių bandymas statine apkrova numatytas 400 mm ir 600 mm skersmens gręžtiniams poliams.

Polinių pamatų pagrindų bandymai

Pagrindų laikomajai galiai patikrinti numatyta atlikti polių bandymus statine apkrova (pagal LST EN ISO 22477-1:2019 Polio bandymas ašine statine gniuždymo apkrova);

Numatyta išbandyti po vieną $\varnothing 400$ ir $\varnothing 600$ polį.

Prieš bandymą parengti bandymų programą.

Po bandymų parengti pagrindų bandymų ataskaitą. Šioje ataskaitoje pateikti informaciją:

- aikštelės apibūdinimas;
- pagrindo sąlygos, nurodant jo tyrinėjimų duomenis;
- polių tipas;
- polių įrengimo aprašymas ir visi darbo metu pasitaikę sunkumai;
- apkrovimo ir matavimo priemonių, inkarinės sistemos aprašymas;
- domkratų, dinamometrų ir poslinkio matuoklių kalibravimo duomenys;

- bandomųjų polių įrengimo aprašai;
- bandymo aikštelės ir polių nuotraukos;
- bandymo rezultatai skaitmenimis;
- kiekvienos apkrovimo pakopos laiko ir poslinkių grafikai, jei taikoma pakopinio apkrovimo tvarka;
- išmatuotos apkrovos ir poslinkiai;
- bandymu nustatytos pagrindų laikomosios galios palyginimas su apskaičiuota.

Polių vientisumo bandymai

Atlikti 60% gręžtinių polių vientisumo bandymus (pagal ASTM D 5882-16).

Parengti polių bandymo ataskaitą, joje įvertinti polių vientisumą ir tinkamumą.

Netinkamai įrengti poliai

Poliai, įrengti viršijant leistinus nuokrypius statybos Techninio prižiūrėtojo gali būti pripažinti netinkamais.

Poliai statybos Techninio prižiūrėtojo gali būti pripažinti netinkamais remiantis polių vientisumo bandymais.

Polius, kurių betono stipris, nustatytas pagal betono bandomuosius kubelius, mažesnis už projektinį, ištirti papildomai iš jų paimant betono bandinius (kernus). Jei papildomų bandinių betono stipris mažesnis už projektinį, poliai statybos Techninio prižiūrėtojo gali būti pripažinti netinkamais.

Netinkamai įrengti poliai turi būti pakeisti papildomais poliais, nesukeliant jokių papildomų išlaidų Užsakovui ir nedarant neigiamos įtakos statybos grafikui.

TSK – 30. MONOLITINIO BETONO DARBAI

Bendrieji reikalavimai

Šioje specifikacijoje pateikiami pagrindiniai reikalavimai betono darbų vykdymui.

Į statybos aikštelę betono mišinys turi būti pristatomas su važtaraščiu, kuriame turi būti nurodyta gamintojo pavadinimas, mišinio paruošimo data ir laikas, betono stiprio klasė, panaudotų priedų pavadinimai, važtaraščio numeris, statybos aikštelės pavadinimas.

Betono kokybė

Monolitinių konstrukcijų betonavimui naudojamas betono mišinys turi pilnai atitikti LST EN 206-1 reikalavimus ir konstrukcinę specifikaciją TSK-34. Atvežtas į statybos aikštelę betono mišinys turi būti nepakeitęs savo savybių transportavimo metu. t.y. nesustingęs, nesusisluoksniavęs, nepraradęs vienalytiškumo, projekcinio slankumo.

Betono priedams būtinas Lietuvoje patvirtintas kokybės ir atitikties sertifikatas bei Techninės priežiūros inžinieriaus suderinimas.

Klojiniai

Bet kuriam pastato elementui turi būti naudojami tokie klojiniai, kad kiekviena konstrukcija atitiktų jai keliamus kokybės reikalavimus, tokius kaip matmenų tikslumą ir betono paviršiaus kokybę.

Klojiniai turi nepraleisti vandens, kad žalingos smulkiųjų sudėtinių medžiagų dalelės ir vanduo neprasiskverbtų pro klojinius.

Klojiniai turi būti sukonstruoti taip, kad nesideformuotų betonavimo ir betono kietėjimo metu, konstrukcijos būtų numatytų formų, o jų išmatavimai nenukryptų daugiau negu leistina.

Turi būti naudojami tokie darbo metodai ir jungtys, kad galima būtų pasiekti nurodytus reikalavimus.

Klojiniai turi būti įrengiami griežtai pagal betonuojamų konstrukcijų gabaritus ir padėtį, tokios konstrukcijos, kad patikimai atlaikytų sukлото betono krūvį ir papildomus krūvius, kurie gali atsirasti.

Klojiniai turi būti paskaičiuoti šių normatyvinių apkrovų poveikiams:

- Klojinių ir pastolių nuosavas svoris, nustatomas pagal rangovo brėžinius.
- Pakloto betono mišinio masė (normalaus tankio betonui priimama 2500 kg/m^3).
- Armatūros masė – pagal projektą arba $100 \text{ kg} / 1\text{m}^3$ gelžbetonio konstrukcijų (jei klojiniai naudojami įvairioms konstrukcijoms).
- Žmonių ir įrangos svoris – 2.5 kPa .
- Apkrova nuo betono vibravimo – 2 kPa horizontaliems paviršiams.
- Klojinių apkrovos turi būti imamos su nustatytais perkrovimo koeficientais.
- Klojiniai turi būti skaičiuojami galimiems nepalankiausiems apkrovų deriniams.
- Perdangų klojinių elementų įlinkis veikiant apkrovoms neturi viršyti $1/500$ angos.

Klojinių leistinos nuokrypos

Klojinių leistinos nuokrypos pateiktos lentelėje:

Klojinių konstrukcijų elementai	Leistinos nuokrypos, mm
1. Atstumas tarp klojinių lenkiamų elementų atramų ir atstumas tarp vertikalių elementų, laikančių konstrukciją, ir ryšių <ul style="list-style-type: none">• 1 m ilgio• visai angai	25 75
2. Nukrypimas nuo vertikalės arba klojinio plokštumos nukrypimas nuo projekcinio nuolydžio: <ul style="list-style-type: none">• 1 m aukščio• visam sijų• visam kolonų aukščiui• visam pamatų aukščiui	5 5 10 20
3. Klojinių ašių pasislinkimas nuo projekcinės padėties: <ul style="list-style-type: none">• pamatai• sienos ir kolonos• sijos ir ilginiai	20 5 10
4. Sijų, sienų klojinių vidaus išmatavimų nukrypimai nuo projektinių	-3; +6
5. Vietiniai klojinių nelygumai tikrinant 2 m ilgio matuokle	3

Klojinių konstrukcija turi būti tokia, kad klojinius būtų galima lengvai surinkti (sustatyti į vietą) ir patogiai nuimti nelaužiant betono.

Prieš betonavimo darbus nuo klojinių turi būti gerai nuvalytas senas betonas, cemento pėdsakai ir kiti nešvarumai, prieš pat betonavimą klojiniai turi būti perlieti vandeniu.

Už klojinių nuėmimą atsakomybė tenka Rangovui. Bet kokie remonto darbai, kuriuos reikia atlikti dėl konstrukcijų pažeidimų nuėmus klojinius per anksti, atliekami Rangovo sąskaita.

Sumontuotus klojinius turi priimti Techninės priežiūros inžinierius.

Klojinių paviršiai turi būti tokios kokybės, kad atitiktų išbetonuotoms konstrukcijoms keliamus reikalavimus.

Klojinių paviršiaus apdorojimo medžiagos

Klojinių paviršiai turi būti apdorojami tokia medžiaga, kuri nepažeidžia betono paviršiaus nuimant klojinį.

Paviršiaus apdorojimas neturi pabloginti galutinės betono kokybės.

Jei naudojami lentų klojiniai, jie turi būti gerai drėkinami prieš betonavimą, kad išvengtų lentų išsiskyrimo ir išsikraipymo.

Galima naudoti tokias atskyrimo medžiagas ar tepalus, kad vėliau paviršių būtų įmanoma dažyti, ar kad jie netrukdytų tinkavimui, gruntavimui, dažų kibimui ir netrukdytų išgauti tinkamą apdailą.

Armavimas

Naudojama armatūra turi atitikti konstrukcinės specifikacijos TSK-33 reikalavimus.

Armavimą reikia atlikti pagal konstrukcinius brėžinius ir armatūrą įtvirtinti pakankamai gerai, kad betonavimo metu nesujudėtų.

Armatūros strypus reikia paremti pakankamu kiekiu atramų, viršutinio paviršiaus armatūrą reikia paremti strypais ir tvirtinimais, ypatingą dėmesį atkreipiant į standartuose numatytus apsauginius betono sluoksnius. Tarp armatūros strypų ir formos reikia įstatyti atitinkamus fiksiatorius.

Konstrukcijų armavimo leistini nuokrypiai

Konstrukcijų armavimo leistini nuokrypiai pateikti lentelėje:

Parametras	Leistini nuokrypiai, mm	Kontrolė
1. Atstumai tarp atskirų darbo armatūros strypų: masyviose konstrukcijose	±30	Techninė apžiūra visų elementų, atliktų darbų registravimas statybos darbų žurnale paslėptų darbų aktuose
2. Betoninio apsauginio sluoksnio nuokrypiai nuo projektinio:		
a) kai apsauginio sluoksnio storis iki 15 mm ir konstrukcijos skersinio pjūvio linijiniai išmatavimai, mm:	+4	
iki 100	+5	
nuo 101 iki 200		
b) kai apsauginio sluoksnio storis nuo 16 mm iki 20 mm imtinai ir konstrukcijos skersinio pjūvio linijiniai išmatavimai mm:	+4, -3	
iki 100	+8, -3	
nuo 101 iki 200	+15, -5	
virš 300		
c) kai apsauginio sluoksnio storis virš 20 mm ir konstrukcijos skersinio pjūvio linijiniai išmatavimai mm:	+4, -5	
iki 100	+8, -5	
nuo 101 iki 200	+10, -5	
nuo 201 iki 300	+15, -5	
virš 300		

Inkariniai varžtai negali būti ilgesni už pateiktus projekte daugiau kaip 20 mm, kai varžto skersmuo < 16 mm ir daugiau kaip 40 mm, kai $\varnothing > 16$ mm.

Betonavimas

Betonavimo metu neturi pakisti betono mišinio savybės.

Betono mišinys turi būti klojamas horizontaliais sluoksniais visame betonuojamos konstrukcijos plote. Visa betoninė konstrukcija turi būti vienalytė, todėl sekantis betono mišinio sluoksnis turi būti klojamas ant ankstesnio sutankinto sluoksnio, kol cementas nepradėjo stingti.

Betono mišinio tankinimas

Betono mišinį reikia tankinti visame plote taip, kad betono mišinys užpildytų kiekvieną formos vietą ir apimtų armatūrą. Tankinant, betono mišinys neturi išsisluoksniuoti.

Tankinamo betono mišinio sluoksnio storis turi būti ne didesnis kaip 1,25 giluminio vibratoriaus darbinės dalies ilgio.

Tankinant paviršiniaus vibratoriais, nearmuotų konstrukcijų betono sluoksnio storis turi būti ne didesnis kaip 250 mm, o su dviguba armatūra -120 mm.

Betono kokybės kontrolė

Betono kokybės kontrolei turi būti daromi bandomieji kubeliai. Bandiniai turi būti laikomi analogiškoms toms, kuriose kietėja konstrukcijos betonas.

Bandinių kiekis turi būti nustatomas techninės priežiūros inžinieriaus atsižvelgiant į betono tiekėją, betonuojamą konstrukciją ir kitas sąlygas, bet negali būti mažesnis kaip 1 bandinys 100 m³ betono tiekiamo iš to paties tiekėjo.

Kiekvienam konstrukcijų tipui (betono klasei) daromi atskiri bandiniai.

Perdangos plokštėms, armuojamoms įtempiamąja armatūra, daromi ne mažiau kaip 5 bandomieji kubeliai kiekvienam betonavimo etapui.

Betonavimas žiemos metu

Žemiau išdėstyti reikalavimai turi būti vykdomi, kai vidutinė paros temperatūra yra žemesnė kaip 5° C ir minimali paros temperatūra žemesnė kaip 0° C. Darbai gali būti vykdomi suderinus su Techninės priežiūros inžinieriumi.

Betono mišinio ruošimas vykdomas šildomuose betono mazguose, naudojant pašildytą vandenį, atitirpintus ir pašildytus užpildus, užtikrinant pagaminto betono mišinio temperatūrą ne žemesnę negu skaičiuojamoji. Leidžiama naudoti nešildytus užpildus, kurie neturi prišalusio ledo, sniego, bet tuomet betono maišymo trukme turi būti 25 % ilgesnė negu vasarą.

Transportuojant turi būti numatytos priemonės, kurios užtikrintų betono mišinio temperatūros pastovumą.

Pagrindas, ant kurio bus dedamas betono mišinys turi būti apsaugotas nuo užšalimo.

Betono jungimosi su surenkamomis konstrukcijomis siūlių vietose reikia išvalyti sniegą ir ledą.

Kai oro temperatūra žemiau -10° C, betonuojant tankiai armuotas konstrukcijas, kurių armatūros diametras yra daugiau kaip 24 mm, ir su įdėtinėmis detalėmis, reikia pašildyti metalą iki plusinės temperatūros. Baigiant betonuoti konstrukcijas reikia jas apšiltinti apdengiant termoizoliacinėmis medžiagomis.

Siekiant pagreitinti betono kietėjimą, betono mišinio gamybai naudojami cheminiai priedai, kurie turi būti suderinti su Techninės priežiūros inžinieriumi. Jie turi nemažinti betono stiprumo. Taip pat gali būti naudojamas sukлото betono terminis apdirbimas (pašildymas).

Turi būti tikrinami šie betono norminiai parametrai: stiprumas gniuždant, atsparumas šalčiui, vandens nepralaidumas.

Betonas tikrinamas bandant kubelius kaip nurodyta poskyryje "Betono kokybės kontrolė". Prieš bandant jie turi būti laikomi 2-4 h -20° C temperatūroje.

Turi būti pastoviai tikrinama naudojamų medžiagų ir gaminių kokybė, pašildyto vandens ir užpildų temperatūra, siūlių įrengimo teisingumas, angų išdėstymas, apsauginiai sluoksniai.

Betono darbų vykdymas kai oro temperatūra virš $+25^{\circ}$ C

Vykdamas betono darbus, kai oro temperatūra virš 25° C ir santykinė oro drėgmė mažiau 50 % turi būti naudojami greitai kietėjantys portlandcementai, kurių markė turi būti 1,5 karto didesnė negu projektinė betono markė. Naudojami portlandcementai turi būti suderinti su Techninės priežiūros inžinieriumi.

Betono mišinio temperatūra, betonuojant konstrukcijas neturi viršyti $30-35^{\circ}$ C.

Dėl plastinio nusėdimo betono paviršiuje atsiradus plyšiams, leistinas pakartotinas betono vibravimas ne vėliau kaip 0,5-1 h po betonavimo pabaigos.

Šviežiai išbetonuoto betono priežiūrą pradėti iš karto po betono liejimo ir vykdyti iki tol, kol betonas nepasiekia 70 % projekcinio stiprumo.

Šviežiai išlietas mišinys pradiniam etape turi būti apsaugotas nuo vandens išgaravimo.

Kai betono stiprumas pasiekia 0,5 MPa tolesnė priežiūra vykdoma užtikrinant betono paviršiaus drėgnumą, purškiant vandenį. Atvirų kietėjančių betono paviršių periodinis laistymas vandeniu neleistinas.

Tam, kad pagreitinti betono kietėjimą išnaudojant saulės radiaciją, reikia uždengti betoną permatomomis, bet drėgmei nepralaidžiomis medžiagomis.

Kietėjančią betoną reikia apsaugoti ir nuo per didelio įkaitimo veikiant tiesioginiams saulės spinduliams uždengiant jį šilumą izoliuojančiomis medžiagomis.

Kontroliuojant darbus, esant karštam orui, reikia tikrinti:

- betono mišinio slankumą ir standumą (prieš klojant);
- betono stiprumą, nepralaidumą vandeniui, atsparumą šalčiui;
- vandens, betono mišinio, oro temperatūrą.

Klojinių nuėmimas

Klojinius galima nuimti tada, kai betonas pasiekęs reikalingą stiprumą, o konstrukcija yra reikalingos laikomosios galios. Klojinius reikia nuimti nepažeidžiant išbetonuotos konstrukcijos.

Klojinių nuėmimo laikas priklauso nuo betono kietėjimo greičio ir konstrukcijos paskirties.

Betono stiprumas prieš nuimant klojinius turi būti ne mažesnis kaip 60% jo projekcinio stiprumo, žiūr. lentelę.

Betono stiprumas nuimant klojinius

Eil. Nr.	Parametras	Parametro dydis	Kontrolės metodas
1	Minimalus neapkrautų konstrukcijų betono stiprumas nuimant klojinius: <ul style="list-style-type: none">• vertikalių, įvertinant formos išlaikymą• horizontalių ir pasvirusių<ul style="list-style-type: none">○ iki 6 m angos○ virš 6 m angos	0,2-0,3 MPa 70 % projektinio 80 % projektinio	Matavimai, fiksuojant statybos darbų žurnale
2	Minimalus apkrautų konstrukcijų betono stiprumas nuimant klojinius	Nustatomas Rangovo suderinus su Techninės priežiūros inžinieriumi	

Užtaisymai

Užtaisymai turi būti atlikti taip, kad užtaisytas paviršius atitiktų išbetonuotų konstrukcijų paviršiams keliamiems kokybės reikalavimams pagal konstrukcinę specifikaciją TSK-39.

Užtaisymai turi nesiskirti nuo išbetonuotos konstrukcijos paviršiaus.

Betono paviršiai

Pagal konstrukcinėje specifikacijoje TSK-39 kokybės klasifikaciją ir kokybės faktorių matavimo nuorodas.

Betonavimo planas

Kiekvienam betonavimo etapui turi būti paruoštas raštiškas betonavimo planas, kurį tvirtina Techninės priežiūros inžinierius.

Apžiūra prieš betonavimą

Prieš betonavimą Techninės priežiūros inžinierius turi atlikti apžiūrą, kad įsitikinti ar visi klojiniai, armatūra, skylės, nišos, armatūros fiksavimo elementai, galima šilumos izoliacija ir įtvirtinimas klojiniuose atitinka specifikacijų reikalavimus. Rangovas turi sudaryti paslėptų darbų aktus.

Klojinių ir gretimo betono paviršiai turi būti švarūs, be nuotekų, be palaido betono.

Užšalę klojinių paviršiai ir gretimas betono paviršius turi būti atšildyti prieš betonavimą bei šildomi betonavimo metu.

Specialieji architektūriniai reikalavimai

Matomų konstrukcijų klojinių išdėstymą būtina suderinti su architektu.

Klojinius sutepti specialiais tepalais, kad būtų lengviau juos nuimti nuo betono. Betonui su portlandcemenčiu naudoti vandenines mineralinių medžiagų emulsijas. Jos gaminamos iš smulkiai sumaltų kreidos, baltojo molio (kaolino) miltelių. Nuo išformuotų betono gaminių turi būti nuplaunami tokio tepalo likučiai.

Klojinius nuo išbetonuotų paviršių reikia nuimti kaip galima greičiau ir būtinai vienu metu.

Viso betono paviršius kietėjimo sąlygos turi būti vienodos, ant jo negali telkšoti balos, jis negali perdžiūti – tik tada

betono paviršiaus atspalvis bus vienodas.

Laikiniai neužbetonuoti armatūros strypus reikia saugoti nuo korozijos. Tam ant strypų užmaunamos guminės žarnelės.

TSK – 31. MONOLITINĖS GELŽBETONINĖS KONSTRUKCIJOS

Bendri reikalavimai

- Šis skyrius apima šių betoninių ir gelžbetoninių monolitinių konstrukcijų įrengimą:
- Pamatai;
- Sienos;
- Sijos, perdangos ir denginio plokštės;
- Monolitiniai ruožai, sąramos, sijos.

Konstrukcijų įrengimas turi būti vykdomas pagal detalius darbo brėžinius, patvirtintus techninės priežiūros inžinieriaus ir Užsakovo.

Darbus turi atlikti kvalifikuotas Rangovas (arba jo pasamdyti subrangovai) turinčio tinkamas sąlygas, panašaus darbo patirtį ir šiam darbui atliktį reikalingą personalą bei įrangą.

Pagrindinis Rangovas, techninės priežiūros inžinieriui ar Užsakovui pareikalavus, turi pateikti jam rašytinę ataskaitą apie galimą Subrangovą, jo atliekamų darbų apimtį, planuojamos panaudoti darbuose įrangos kokybę bei kiekius, betonavimo greitį ir priežiūrą.

Darbai turi būti vykdomi vadovaujantis rangovo naudojamais standartais, statybos darbų taisyklėmis, jei jie neprieštarauja šiam projektui. Esant neatitikimams sprendžia techninės priežiūros inžinierius.

Konstrukcijos turi atitikti konstrukcinių specifikacijų TSK-30,33,34 reikalavimus.

Naudojamos medžiagos

Žiūrėti konstrukcines specifikacijas TSK-33,34.

Rangovas turi užtikrinti betono mišinio sudėties, užpildų granulimetrinės sudėties, ir vandens - cemento santykio tikslų išlaikymą.

Armatūra B500B klasės.

Reikalavimus klojiniams žiūrėti konstrukcines specifikacijas TSK-30.

Įrengtus klojinius prieš pradėdant tolimesnius darbus turi priimti techninės priežiūros inžinierius.

Konstrukcijoms naudojamo betono gamybos sudedamųjų medžiagų kokybė ir pats betonas turi pilnai atitikti visus LST EN 206-1 reikalavimus. Taip pat betonas turi pilnai atitikti TSK-34 konstrukcinėje specifikacijoje išdėstytus reikalavimus.

Visos armavimui naudojamo armatūrinio plieno savybės turi atitikti LST EN ISO 15630-1:2019 reikalavimus. Taip pat armatūra turi pilnai atitikti TSK-33 konstrukcinėje specifikacijoje išdėstytus reikalavimus.

Minimalios gelžbetoninėms konstrukcijoms naudojamo betono klasės

Konstrukcija	Mažiausia galima betono klasė pagal:		
	Gniuždomąjį stiprį	Aplinkos sąlygas	Atsparumą šalčiui
Poliai	C25/30	XC2	-
Atraminės sienos apibetonavimas	C30/37, W12	XC3, XD1	XF2
Rostverkas	C30/37, W12	XC3, XD1	

Konstrukcija	Mažiausia galima betono klasė pagal:		
	Gniuždomąjį stiprį	Aplinkos sąlygas	Atsparumą šalčiui
Rūsio kolonos d500	C50/60	XC3, XD1	XF2
Antžeminių aukštų kolonos	C30/37	XC1	
Sienos besiribojančios su nešildoma automobilių saugykla	C30/37	XC3, XD1	XF2
Sienos besiribojančios su šildomomis rūsių patalpomis	C30/37	XC3	
Antžeminių aukštų sienos	C30/37	XC1	
Perdangos	C30/37	XC1	

Apsauginiai betono sluoksniai

Apsauginis betono sluoksnis – atstumas nuo armatūros strypų paviršiaus iki artimiausio betono paviršiaus. Apsauginis betono sluoksnis turi užtikrinti armatūros ir betono bendrą darbą visose konstrukcijų darbo stadijose, apsaugoti armatūrą nuo aplinkos ir temperatūros poveikių.

Apsauginio betono sluoksnio dydis priklauso nuo konstrukcijos tipo, armatūros paskirties, aplinkos agresyvumo klasės, reikiamo konstrukcijos ugniaatsparumo, betonavimo technologijos ir t.t. Tikslūs apsauginių betono sluoksnių dydžiai turi būti nurodyti konstrukcijų darbo projekte.

Apsauginiai betono sluoksniai atskiroms konstrukcijoms turi būti ne mažesni kaip nurodyti lentelėje:

Konstrukcijos	Pagrindinė (darbo) armatūra	Skersinė, paskirstomoji ir konstrukcinė armatūra
Visos konstrukcijos	Armatūros skersmuo (jei jis neviršija 40 mm); Užpildo grūdelio didžiausias matmuo (jei jis mažesnis kaip 32 mm); Užpildo grūdelio didžiausias matmuo + 5 mm (jei jis didesnis kaip 32 mm);	Armatūros skersmuo;
Konstrukcijos eksploatuojamos XA1, XC1 naudojimo sąlygų klasės aplinkoje:	25 mm	15 mm
Konstrukcijos eksploatuojamos XC2, XC3, XC4 naudojimo sąlygų klasės aplinkoje:	30 mm	20 mm
Konstrukcijos eksploatuojamos XD1, XD2, XD3, XF1, XF2, XF3, XF4 naudojimo sąlygų klasės aplinkoje:	40 mm	30 mm

Jei konstrukcija eksploatuojama kelių tipų aplinkoje, su skirtingais reikalavimais betono apsauginio sluoksnio dydžiams, turi būti laikomasi griežtesnių reikalavimų.

Projektavimas

Šiame skyriuje minimus darbo projektus turi paruošti kvalifikuotas ir kvalifikaciją patvirtinančius dokumentus turintis projektuotojas.

Projektuojant turi būti įvertintos naudojimo, pertvarų, gravitacinės, vėjo, temperatūros pokyčių, betono susitraukimo, ir kitos apkrovos.

Naudojimo apkrovų išdėstymo schema pateikta aiškinamajame rašte, brėžiniuose ir skaičiavimuose.

Turi būti įvertinti nepalankiausi apkrovų deriniai.

Konstrukcijos turi būti suprojektuoti taip, kad per numatytą eksploatacijos laikotarpį atitiktų racionalaus patikimumo kriterijus.

Turi būti įvertintos atraminių konstrukcijų galimos deformacijos nuo apkrovos.

Turi būti suprojektuoti visi atraminiai ir jungimo mazgai, įdėtinės detalės kitų konstrukcijų tvirtinimui.

Turi būti numatyti galimybė ir būdai prie konstrukcijų tvirtinti kitus gaminius, tame tarpe bet ne vien: pertvaras, turėklus, porankius, mechaninę įrangą, langus, fasado konstrukcijas.

G/b konstrukcijų vertikalūs įlinkiai nuo tariamai ilgalaikių charakteristinių apkrovų neturi viršyti 1/250, o nuo naudojimo charakteristinės apkrovos 1/500 perdengiamos angos (jei projekte nenurodyta kitaip).

Horizontalūs poslinkiai neturi viršyti 1/500 konstrukcijos aukščio.

Kolonose plyšių atsiradimas neleistinas

Apatiniame plokščių ir rygelių paviršiuje ir zonose, kur paviršiai bus dengiami apdailinėmis dangomis trumpalaikių atsivėrusių plyšių plotis neturi viršyti 0,3 mm.

Zonose, kur plokštės paviršius bus matomas ir tarnaus kaip galutinė apdaila atsivėrusių plyšių plotis neturi viršyti 0,3 mm.

Įtemptąją armatūrą armuotose konstrukcijose plyšių plotis neturi viršyti 0,2 mm.

Darbo projektas

Turi būti pateikti šie darbo brėžiniai ir specifikacijos:

- Konstrukcijų planai su visom įdėtinėms detalėms ir angoms bei išėmoms.
- Konstrukcijų pjūviai.
- Armavimo brėžiniai.
- Naudojamo betono sudėtis ir charakteristikos.
- Naudojamos armatūros markė, charakteristikos.
- Įrengiamų įdėtinių detalių schemas.
- Deformacinių siūlių įrengimo brėžiniai.
- Betonavimo eiliškumas.
- Betonavimo instrukcijos.

Darbų vykdymas

Bendri reikalavimai

Rangovas turi paruošti betonavimo eigos projektą ir pateikti jį tvirtinti Užsakovui, projekte taip pat turi būti nurodomas technologinių siūlių skaičius ir vietas.

Darbų negalima pradėti kol darbo brėžiniai nepatvirtinti Užsakovo ir Techninės priežiūros inžinieriaus.

Klojiniai. Bendrieji reikalavimai

Reikalavimus klojiniams žiūrėti konstrukcines specifikacijas TSK-30.

Įrengtus klojinius prieš pradėdant tolimesnius darbus turi priimti Techninės priežiūros inžinierius.

Betonavimo ir armatūros paruošimo darbai. Bendrieji reikalavimai

Žiūrėti konstrukcines specifikacijas TSK-30,33,34.

Konstrukcijas galima betonuoti tik po to, kai sumontuotą armatūrą patikrins ir priims Techninės priežiūros inžinierius.

Požeminių konstrukcijų izoliavimas

Gruntą užpilti galima tik įrengus hidroizoliaciją ir šilumos izoliaciją.

Hidroizoliacija

Žemėje esančių g/b konstrukcijas įrengti iš ne žemesnės kaip W8 klasės betono. Technologinėse siūlyse naudoti specialias hidroizoliacines tarpines. Hidroizoliacija turi būti įrengiama pagal darbo brėžiniuose pateiktus sprendimus.

Kokybės reikalavimai

Visos plokštumos turi būti lygios, švarios, taisyklingos.

Visi kampai turi būti tiesūs, nusklembti pagal architektūrinę specifikaciją ar projektą.

Pakopų mindomi paviršiai turi būti neslidūs.

Kokybės kontrolė

Užsakovas arba techninės priežiūros inžinierius gali užsakyti nepriklausomą gamybai naudojamų medžiagų ir atlikto įrengtų konstrukcijų ekspertizę ir bandymus. Už šiuos bandymus ir ekspertizes moka Užsakovas. Jei bandymų rezultatai neigiami (neatitinka specifikacijų ir projekto reikalavimų), už juos ir už tolimesnius bandymus moka Rangovas.

Darbų vykdymo vieta ir naudojamos medžiagos turi būti prieinamos bet kuriuo laiku. Rangovas turi sudaryti sąlygas Užsakovui arba jo pasamdytiems nepriklausomiems ekspertams susipažinti su gamyba, paimti bandinius.

Rangovas turi paskirti kvalifikuotą asmenį, kuris pastoviai prižiūrės darbus. Jis turi būti susipažinęs su betonavimo darbų reikalavimais.

Visi šios specifikacijos reikalaujami veiksmai ir testų rezultatai turi būti įrašyti į Statybos darbų žurnalą. Turi būti tikrinama :

- klojinių nuokrypos
- armatūros padėties nuokrypos;
- armavimas;
- betono stiprumas;

- išbetonuotų konstrukcijų matmenų nuokrypos;

Kiti reikalavimai pagal konstrukcines specifikacijas TSK-30 "MONOLITINIO BETONO DARBAI".

TSK – 32. LEISTINI MONOLITINIŲ GELŽBETONINIŲ KONSTRUKCIJŲ NUOKRYPIAI

Bendri reikalavimai

Šis skyrius apima betoninių ir gelžbetoninių monolitinių konstrukcijų įrengimą. Nuokrypiai negali viršyti nurodytų leistinų dydžių.

Pamatai

Pamatų storio nuokrypiai	+ 50 mm, - 20 mm
Vertikalių paviršių nelygumai 2 m ruože	20 mm
Konstrukcijų ašių poslinkis	20 mm
Konstrukcijų paviršiaus ir kampų nuokrypiai nuo vertikalės	20 mm

Sienos

Plokštumų ir jų susikirtimo linijų nuokrypiai nuo vertikalės (sienos be perdangų arba laikančios monolitines perdangas)	15 mm
Plokštumų ir jų susikirtimo linijų nuokrypiai nuo vertikalės (sienos laikančios surenkamas perdangas)	10 mm
Vertikalių paviršių nelygumai 2 m ruože	5 mm
Altitudžių nuokrypiai	5 mm
Skerspjūvio matmenų nuokrypiai	+6 mm, -3 mm
Konstrukcijų ašių poslinkis	5 mm
Elementų ilgio arba tarpuangio nuokrypiai	20 mm

Perdangos

Horizontalių plokštumų nuokrypiai visame tikrinamame ruože	20 mm
Elementų ilgio arba tarpuangio nuokrypiai	10 mm
Paviršių nelygumai 2 m ruože	5 mm
Skerspjūvio matmenų nuokrypiai	+6 mm, -3 mm
Dviejų gretimų besijungiančių paviršių altitudžių skirtumas	3 mm

TSK – 33. ARMATŪRINIS PLIENAS

Bendrieji reikalavimai

Visos betono armavimui naudojamo armatūrinio plieno savybes turi atitikti LST EN ISO 15630-1:2003 ir LST EN 10080:2006 reikalavimus, turi būti B500B klasės, nebent brėžiniuose nurodyta kitaip.

Rumbuota ir vielinė armatūra gelžbetoninėms konstrukcijoms

Armatūros klasė	Charakteristinis stipris	Skaičiuojamasis atsparumas
Pagrindiniai strypai B500B (Ø 8-40) Skersinė armatūra naudojant rištuose karkasuose	500 MPa	$f_{yd} = 435 \text{ MPa}$ $f_{ywd} = 360 \text{ MPa}$
Vielinė armatūra B500B (Ø 3-8) Skersinė armatūra naudojant rištuose karkasuose	500 MPa	$f_{yd} = 410 \text{ MPa}$ $f_{ywd} = 328 \text{ MPa}$

B500B klasės armatūros tąsumo savybės turi būti:

- Charakteristinė deformacija veikiant didžiausiajai ašinio tempimo apkrovai $\geq 5 \%$
- Minimalus tempiamojo stiprio ir takumo ribos santykis $\geq 1,08$

Rangovas turi pateikti Techninės priežiūros inžinieriui kiekvienos naudojamos plieno partijos bandymų sertifikatą, patvirtinantį plieno atitikimą techninių specifikacijų reikalavimams.

Armatūros strypai turi būti nesurūdiję.

Armatūros gaminiai

Armatūros gaminiai turi būti gaminami, transportuojami ir sandėliuojami laikantis LST EN 13670:2010 6.3 skyriaus reikalavimų. Tinkamumas lenkimui turi būti pagal LST EN 10080:2006 reikalavimus, bandyai – pagal LST EN ISO 15630-1.

Armatūros tinkluose ir karkasuose armatūros strypai tarpusavyje jungiami rišant rišamąja viela.

Armatūros strypai turi būti lenkiami šaltai. Lenkimo vidinis skersmuo neturi būti mažesnis, o lenkimo kampas didesnis kaip:

Armatūros klasė	Minimalus vidinis lenkimo skersmuo kai armatūros skersmuo (d, mm):		Didžiausias lenkimo kampas
	16 mm ir mažiau	20 mm ir daugiau	
B500B	6d	8d	180

Kiekvienas sulenktas strypas turi būti patikrintas. Įtrūkę strypai turi būti pakeisti nepažeistais. Neteisingai sulenkus, strypai netiesinami.

Armatūros inkaravimas prakeičiant

Jei projekte nenurodyta kitaip, jungiant B500B klasės armatūros strypus prakeičiant, jie turi būti persikeisti (overlap) ne mažiau kaip:

Skersmuo mm	C12/15	C16/20	C20/25	C25/30	C30/37
Ø8	500	400	400	300	300
Ø10	600	500	400	400	300
Ø12	700	600	500	500	400
Ø14	800	700	600	500	500
Ø16	900	800	700	600	500
Ø20	1200	1000	800	700	600
Ø25	1400	1200	1000	900	800
Ø32	1800	1600	1300	1100	1000

Įdėtinės detalės

Įdėtinių detalių inkariniai strypai turi būti iš B500B klasės armatūros.

Plokštelės ir valcuoti profiliai įdėtinėms detalėms turi būti iš S355 JR markės plieno. Plokštelės storis ne mažesnis kaip 8 mm ir ne mažesnis kaip 0,75 inkaro skersmens.

Visos detalės turi būti padengtos antikorozinėmis dangomis.

TSK – 34. BETONAS

Bendrieji reikalavimai

Betono gamybos sudedamųjų medžiagų kokybė ir pats betonas turi pilnai atitikti visus LST EN 206-1 reikalavimus.

Taip pat betonas turi pilnai atitikti šioje konstrukcinėje specifikacijoje išdėstytus reikalavimus.

Medžiagos

Sudėtinės medžiagos

Betono mišiniui gaminti naudojamas portlandcementis turi būti ne žemesnės kaip 42.5 klasės ir atitikti LST EN 196-2 reikalavimus.

Užpildai, vanduo, priedai ir mikroužpildai turi atitikti LST EN 206-1 reikalavimus. Jie neturi turėti kenksmingų dalių, kurios sukeltų gelžbetonio armatūros koroziją ir trumpintų konstrukcijų amžių.

Betono mišinio sudėtis ir komponentai (cementas, užpildai ir kitos medžiagos) turi atitikti visas mišinio ir sukietėjusio betono savybes (plastiškumą, tankį, stiprį, ilgaamžiškumą, armatūros apsaugą nuo korozijos).

Užpildai

Turi būti naudojami užpildai atitinkantys LST EN 206-1 reikalavimus. Užpildų kenksmingų priemaišų leistiną kiekį, smulkinimo laipsnį, pavyzdžių bandymus, užpildų rūšiavimą žiūrėti LST EN 206-1

Didžiausias užpildo dalelių skersmuo neturi viršyti:

- vieno ketvirtadalio mažiausio konstrukcijos matmens;
- atstumo tarp armatūros strypų minus 5 mm.
- 1.3 karto apsauginio betono sluoksnio storio.

Vanduo

Vanduo betono mišiniui ruošti ir betonui laistyti turi būti švarus, be žalingų, normalų betono kietėjimą stabdančių priemaišų (rūgščių, sulfatų, riebalų, druskų, geležies nuosėdų, kenksmingų priemaišų ir pan.). Jame gali būti ne daugiau kaip 5000 mg/l įvairių ištirpusių druskų, iš jų sulfatų -ne daugiau kaip 500 mg/l.

Betonui geriausiai tinka geriamas vandentiekio ir švarus upių bei ežerų vanduo.

Prieš pradėdant betono gamybą Rangovas turi pateikti Techninės priežiūros inžinieriui pilną vandens analizės ataskaitą.

Plastifikuojantys ir prieššaltiniai priedai

Betono mišinių technologinių ir eksploatacinių savybių pagerinimui naudojami cheminiai priedai turi būti aprobuoti Techninės priežiūros inžinieriaus.

Gali būti naudojami plastifikuojantys priedai didinantys betono plastiškumą, klijumą, leidžiantis mažinti v/c santykį, prailginantys kietėjimo laiką.

Gelžbetoninėms konstrukcijoms turi būti naudojami priedai neagresyvūs armatūros atžvilgiu.

Kalcio chlorido ir kiti chloro turintys priedai negali būti dedami į gelžbetonį ir betoną su metalinėmis įdėtinėmis detalėmis.

Maksimalus chloro jonų kiekis betone neturi viršyti nurodyto lentelėje:

Chloro jonų kiekis betone

Pavadinimas	Chloro jonų kiekis, % nuo cemento masės
Betonas	1,0
Gelžbetonis	0,4

Plastifikuojantys priedai turi būti naudojami tik būtiniais atvejais.

Atliekant betonavimo darbus žiemos metu, turi būti naudojami Techninės priežiūros inžinieriaus aprobuoti priešaltiniai priedai, skatinantys betono mišinio kietėjimą šaltyje. Iš jų gali būti naudojami NaCl, Na₂SO₄, K₂SO₄, CaCl₂, Ca(NO₃)₂.

Rekomenduojamas kietėjimą greitinančių priedų kiekis

Cemento rūšis	Sunkus betonas su V/C	Priedai, skaičiuojant % nuo sauso cemento masės	
		NaCl	Ca(NO ₃) ₂ .
Portlandcementas 42,5 klasės	0,35-0,55	1-2	2-3

Gali būti naudojami ir kiti cheminiai priedai su panašiomis savybėmis, kurie aprobuoti Techninės priežiūros inžinieriaus.

Šviežias betono mišinys

Betono mišiniai turi atitikti LST EN 206-1 reikalavimus.

Betono mišinio sudėtis ir komponentai (cementas, užpildai ir kitos medžiagos) turi atitikti visas mišinio ir sukietėjusio betono savybes (plastiškumą, tankį, stiprį, ilgaamžiškumą, armatūros apsaugą nuo korozijos). Sudėtis turi būti tokia, kad mišinys nesisluoksniuotų, neatsiskirtų cementinis pienas.

Betono mišinio sudėtis turi būti tokia, kad jį sutankinus betono struktūra būtų tanki, t.y. sutankinus standartiniu būdu oro neturi būti daugiau kaip 3 %, kai užpildai stambesni negu 16 mm ir ne daugiau kaip 4 %, kai užpildai smulkesni negu 16 mm, neskaitant specialiai į užpildo poras įtraukto oro.

Maksimalus užpildo dalelių dydis neturi viršyti nurodytą šios konstrukcinės specifikacijos 2.1 punkte.

Betono mišinio konsistencija turi būti tokia, kad jis gerai užpildytų formą, tarpus tarp armatūros, nesisluoksniuotų ir galėtų būti tinkamai sutankintas esamomis priemonėmis.

Nesukietėjusio betono klojumas turi būti nustatomas pagal LST ISO 4109: 1995.

Monolitinio betono klojumas, priklausomai nuo konstrukcijos paviršiaus kategorijos, nuo armavimo tankumo ir konstrukcijos gabaritų turi atitikti LST ISO 4109: 1995 reikalavimus.

Vandens ir cemento santykis gaminant betono mišinį turi būti galimai mažesnis, kad būtų gaunama pakankama betono stiprio klasė priklausomai nuo betono gaminių naudojimo aplinkos sąlygų kategorijos.

Betono gamyba

Betono mišinys turi būti gaminamas Rangovo betono gamybos įmonėje, apčiuotoje Techninės priežiūros inžinieriaus. Personalas turi būti aukštos kvalifikacijos. Naudojamos kokybiškos medžiagos.

Kietosios betono medžiagos turi būti rūšiuojamos pagal svorį. Vanduo ir skystieji priedai gali būti matuojami pagal tūrį. Sudėtinės medžiagos turi būti mechaniškai sumaišomos kol betono mišinys tampa vienalyčiu. Sudėtinių medžiagų kiekio matavimų tikslumas turi būti ne mažesnis, kaip nurodyta žemiau.

- Cementas : $\pm 3\%$ reikalaujamo kiekio
- Skalda : $\pm 5\%$ reikalaujamo kiekio
- Vanduo : $\pm 3\%$ reikalaujamo kiekio
- Priedai : $\pm 5\%$ reikalaujamo kiekio

Mišinio sudėtis, kai mišinys išpilamas iš maišyklės negali būti keičiamas.

Betono mišinio transportavimas ir pristatymas

Transportuojant ir iškraunant betono mišinį turi būti išvengta sluoksniavimosi, sudedamųjų medžiagų praradimo ar užterštumo.

Atvežtas į statybos aikštelę turi būti pristatomas su visa gamintojo informacija važtaraščiu apie prekinį betono mišinį.

Prekinio betono važtaraštyje turi būti:

- gamintojo pavadinimas ir adresas;
- važtaraščio eilės numeris;
- betono sumaišymo data ir laikas;
- savivartės mašinos numeris;
- vartotojo pavadinimas;
- statybos aikštelės pavadinimas ir adresas;
- kiti apibūdinantys duomenys, pvz.: kodo numeris, užsakymo numeris;
- betono kiekis kubiniame metre (t.y. toks kiekis, kuris sutankintas pagal LST EN 206-1 reikalavimus užima 1 m^3 tūrį);
- betono stiprumo klasė;
- klojimo markė;
- cemento pavadinimas ir stiprio klasė;
- priedų ir mikroužpildų (jei jie yra) pavadinimas.

Kietėjančio betono išlaikymas

Baigus betonuoti, konstrukciją reikia apsaugoti nuo žalingo oro ar kitokio poveikio.

Kietėjančio betono išlaikymo būdą Rangovas turi suderinti su Techninės priežiūros inžinieriumi prieš betonuojant.

Betonas turi būti laikomas drėgnai, esant reikalui laistomas arba konstrukcija turi būti apsaugota nuo džiūvimo taip, kad užtikrinti reikalingą betono stiprumo susidarymą, bei išvengti skeldėjimo džiūstant.

Jei būtina, konstrukcijas reikia apsaugoti nuo nepageidautinų staigaus atšalimo ar perkaitimo pasekmių (žiūr. konstrukcinę specifikaciją TSK-30).

Sukietėjusio betono savybės

Bendrieji reikalavimai

Sukietėjusio betono kontroliuojamos savybės yra šios: stipris gniuždant, dilumas, vandens nepralaidumas, betono atsparumas šalčiui.

Betono stiprio gniuždant klasės

Betono stipris gniuždant turi atitikti reikšmes nurodytas lentelėje.

Betono stiprio gniuždant klasės	Stipris gniuždant pagal LST EN 206-1	
	Bandant cilindrus 150/300 mm; f_{ck} (N/mm ²)	Bandant kubus (150x150x150) mm; f_{ck} (N/mm ²)
C16/20	16	20
C20/25	20	25
C25/30	25	30
C30/37	30	37
C35/45	35	45
C40/50	40	50

Betono stipris gniuždant turi būti nustatomas pagal LST ISO 4012: 1995.

Dilumas

Dilumas turi būti nustatomas pagal LST L 1428.15:2006.

Vandens nepralaidumas

Betonas pagal vandens nepralaidumą skirstomas į klases W2, W4, W6, W8.

Vandens nepralaidumas turi būti nustatomas pagal LST EN 206-1.

Atsparumas šalčiui

Betonas pagal atsparumą šalčiui klasifikuojamas pagal LST EN 206-1.

Kokybės kontrolė

Bendrieji reikalavimai

Betono kokybės kontrolė turi būti vykdoma pagal LST EN 206-1. Kokybės kontrolė susideda iš gamybos kontrolės ir eksploatacinių savybių pastovumo vertinimo ir tikrinimo.

Gamybos kontrolė

Gamybos kontrolė apima visas priemones būtinas betono kokybei palaikyti ir reguliuoti. Ji apima tikrinimų, bandymų ir bandymų rezultatų naudojimą. Tikrinimas apima pasiruošimą betonavimui, betono mišinio gabenimą, tankinimą ir išlaikymą.

Betonavimo vietoje, mišinio gamybos įmonėje ir surenkamojo gelžbetonio gamykloje turi būti visos matavimo priemonės.

Atliekant gamybos kontrolę žurnale ar kitame dokumente Rangovas turi užrašyti šiuos duomenis:

- cemento, užpildų, priedų ir mikroužpildų pristatymo važtaraščių numeriai,
- naudojamo vandens šaltinis.
- betono mišinio klojumas.
- vandens ir cemento santykis betono mišinyje.
- cemento kiekis.
- data ir laikas kada paimti bandiniai ir jų numeriai.
- atskirų betono klojimo ir išlaikymo etapų grafikas, temperatūra ir meteorologinės sąlygos.
- konstrukcijų, kuriose bus naudojama tam tikra betono mišinio partija, pavadinimas.
- prekiniam betonui taip pat nurodomas tiekėjas ir važtaraščio numeris.

Taip pat turi būti įregistruoti ir pranešti Techninės priežiūros inžinieriui visi nukrypimai nuo nustatytų gabenimo, pristatymo, betonavimo, tankinimo ir išlaikymo reikalavimų.

Betono mišinio tikrinimas

Sudedamųjų medžiagų tikrinimo ir bandymo tipai bei dažnumas turi atitikti LST 1330:2000 14 lentelę. Jei gamintojas neužtikrina reikiamos sudedamųjų medžiagų kokybės kontrolės, Rangovo sudedamųjų medžiagų tikrinimo ir bandymo dažnumas turi atitikti minėto standarto 15 lentelę.

Patikrinimai ar tinkama ir teisinga gamybos technologija, ir ar betonai atitinka standarto reikalavimus, turi būti atliekami pagal minėto standarto 16 lentelę.

Kai Rangovas naudoja prekinį mišinį, betono gaminimas turi būti kontroliuojamas kaip išdėstyta 17 lentelėje.

Jeigu nepertraukiamu gamybos procesu gaminama daugiau negu vieno pavadinimo betono mišinys, nustatomas minimalus kiekvieno mišinio gniuždymo bandymų dažnumas.

Betonas gali būti laikomas to paties pavadinimo, jeigu jis gaminamas iš tos pačios stiprumo klasės ir tos pačios gamybos cemento bei užpildų, kurie yra vienodo pavadinimo ir tos pačios geologinės kilmės. Naudojami priedai ar mikroužpildai gali būti skirtingų pavadinimų.

Tikrinimas prieš pradėdant betonuoti

Prieš pradėdant betonuoti, turi būti patikrinta bent:

- klojinių (formų) matmenys ir armatūros padėtis;
- ar nuvalytos nuo klojinių dulkės, pjuvenų, sniego ir ledo bei rišimo vielos liekanos;
- kaip apdoroti konstrukcijų sandūrų sukietėję paviršiai;
- ar sudrėkinti klojiniai ir (ar) jų dugnai;
- klojinių stabilumas;
- klojinių dalių sandarumas, kad neištekėtų cemento juosta;
- ar paruoštas klojinių paviršius;
- ar švarus armatūros paviršius (pvz. ar nuvalyti tepalai, ledas, dažai, rūdys);
- fiksatoriai (vieta, stabilumas, švarumas);
- ar tinkamos transporto, sutankinimo ir išlaikymo priemonės ir prietaisai, atsižvelgiant į betono mišinio plokštumą;
- personalo kompetencija;

- galimų atsitiktinumų įvertinimas.

Tikrinimas betonuojant

Betonuojant turi būti tikrinama:

- betono mišinio vienodumas jį vežant ir klojant;
- vienodas betono mišinio pasiskirstymas klojiniuose;
- sutankinimo vienodumas, vengiant susisluoksniavimo;
- maksimalus aukštis, iš kurio mišiniui leidžiama laisvai kristi;
- sluoksnių gylis (storis);
- betonavimo greitis ir mišinio lygis formoje, kad išlaikytų klojiniai;
- trukmė tarp betono sumaišymo ar pristatymo ir betonavimo pradžios;
- specialios priemonės betonuojant šaltame ar karštame ore;
- priemonės, betonuojant ekstremaliomis oro sąlygomis;
- vietos, kuriose yra konstrukcijų sandūros;
- konstrukcijų sandūrų apdorojimas prieš sukietėjimą;
- specialios apdailos operacijos (paviršių užbaigimas);
- betonavimo būdas ir išlaikymo trukmė, atsižvelgiant į aplinkos sąlygas ir stiprumo didėjimą;
- priemonės mišinio nuostoliams išvengti vibruojant šviežiai paklotą betono mišinį;
- betono temperatūra;
- laiko intervalų registravimas;
- oro temperatūra;
- registracija.

Eksploatacinių savybių pastovumo vertinimas ir tikrinimas

Bendroji dalis

Eksploatacinių savybių pastovumo vertinimas ir tikrinimas turi būti vykdomas, siekiant patikrinti ar tam tikras gaminių kiekis atitinka standartų ir reikalavimus. Tikrinimas atliekamas pagal vieną iš STR 1.01.04:2015 „Statybos produktų, neturinčių darniųjų techninių specifikacijų, eksploatacinių savybių pastovumo vertinimas, tikrinimas ir deklarasavimas. Bandymų laboratorijų ir sertifikavimo įstaigų paskyrimas. Nacionaliniai techniniai įvertinimai ir techninio vertinimo įstaigų paskyrimas ir paskelbimas“ V skyriuje aprašytų sistemų.

Atitikties požymiai

Atitiktis nustatoma pagal jos požymius. Atitikimo atveju priimamas, o neatitikimo - analizuojama toliau. Šalys tarp savęs suderina vertinimo sistemą, atsižvelgdamos į šios savybės įtaką betoninės konstrukcijos ar detalės patikimumui.

Jeigu suformuotų bandinių bandymų rezultatai neatitinka atitikties reikalavimų arba jeigu kyla abejonių dėl konstrukcijos stiprumo, ilgaamžiškumo ir patikimumo gali prireikti papildomų bandymų imant bandinius gręžimo būdu iš jau užbaigtos konstrukcijos. Be to gali būti imami ne tik bandiniai iš konstrukcijos, bet ir papildomai tiriama neardomaisiais būdais.

Vertinamos savybės:

- Stipris gniuždant
- Klojumas
- Vandens ir cemento santykis
- Chlorido jonų kiekis
- Betono atsparumas šalčiui
- Betono nepralaidumas vandeniui.

Priemonės, kurių reikia imtis nustačius, kad konstrukcijos kokybė yra nepatenkinama

Jeigu, remiantis eksploatacinių savybių pastovumo vertinimo ir tikrinimo rezultatais arba darbų atlikimo bei baigtos konstrukcijos apžiūros metu nustatyta, kad konstrukcijos kokybė yra nepatenkinama, tuomet reikalingas specialus konstrukcijos tinkamumo nešališkas tyrimas.

Techninės priežiūros inžinierius turi nuspręsti kada toks tyrimas turi būti reikalingas. Visas su tuo susijusias išlaidas turi padengti Rangovas.

Paprastai, kad nustatyti konstrukcijos saugumą, užtenka atlikti konstrukcijos skaičiavimus.

Kitais atvejais, pirmiausiai reikia atlikti tyrimą neardomais metodais ir, remiantis esamais kokybės kontrolės rezultatais, nustatyti, kuriose dalyse konstrukcijos kokybė blogesnė negu reikalaujama pagal technines specifikacijas. Jei abejojama betono kokybe, konkrečios betono savybės turi būti nustatytos testuojant baigtoje konstrukcijoje išgręžtus mėginius.

Armatūros defektai, pvz. žemesnė nei reikalaujama standartų kokybė, nepakankamas armatūros kiekis, netinkamas jos išdėstymas, sujungimai ar surišimai turi būti tiriami paskirčiai atitinkančiu metodu. Išmatavimų nukrypimai baigtose konstrukcijose turi būti tiriami pagal poreikį.

Remiantis gautais rezultatais, turi būti nustatoma, kokių imtis priemonių, kad pasiekti konstrukcijos atitikimą reikalavimams.

Visi kokybės kontrolės bandymai, atliekami nestandartinės kokybės konstrukcijoms, bei testai laikančioms konstrukcijoms turi būti atlikti patvirtintoje bandymų laboratorijoje ar jos organizuoti. Konstrukcijų negalima remontuoti, kol techninės priežiūros inžinierius nepatvirtino remonto plano.

TSK – 36. BETONINĖS GRINDYS

Bendri reikalavimai

Šiame skyriuje pateikiami pagrindiniai reikalavimai:

Betoninėms grindims, įrengiamoms ant tampraus pagrindo (sutankinto grunto, izoliacijos, gelžbetoninės plokštės).

Projektavimas

Konstrukcijų įrengimas turi būti vykdomas pagal Rangovo parengtus detalius darbo brėžinius, suderintus su Architektu, Techninės priežiūros inžinieriumi ir Užsakovu.

Grindų konstrukcijos nėra laikančios pastato konstrukcijos, todėl jos gali būti projektuojamos nesivadovaujant laikančių konstrukcijų projektavimą reglamentuojančiais statybos techniniais reglamentais, remiantis rangovo patirtim ir gerąja praktika. Įrengtos konstrukcijos turi atitikti jų mechaniniam atsparumui, atsparumui aplinkos poveikiams ir ilgaamžiškumui keliamus reikalavimus.

Naudojimo poveikiai

Grindų konstrukcija turi būti atspari aiškinamajame rašte nurodytiems poveikiams ir apkrovoms.

Reikalavimai konstrukcijai

Skaičiuotinis konstrukcijos eksploatacijos laikotarpis	50 metų
Betono tipas	Normalaus tankio betonas, su orą įtraukiančiomis įmaišomis, skirtas armuotoms konstrukcijoms
Didžiausias užpildo dalelių dydis	16 mm
Specifikuotas apsauginis betono sluoksnis plieninei armatūrai	30 mm
Eksploatuojamas paviršius	Apdaila pagal architektūrinę projekto dalį

Armavimas

Konstrukcijos gali būti armuojamos armatūros strypais, tinklais ir plieniniu plaušu. Papildomai gali būti naudojamas polimerinis plaušas.

Deformacinių siūlių įrengimas

Žiūrėti TSK-64.

Kokybės kontrolė

Grindų konstrukcijų ant tampraus pagrindo įrengimo metu kontroliuojama:

- Pagrindo sutankinimas;
- Pagrindo lygumas;
- Armavimas;
- Įdėtinių detalių padėtis;
- Deformacinių siūlių nuokrypos;
- Betono stiprumas;
- Paviršiaus altitudės;
- Paviršiaus lygumas.

Leistini nuokrypiai

Savybė	Reikalavimas, leistinos nuokrypos
Pagrindo nelygumai, tikrinant 2 m ilgio liniuote: grunto pagrindo smėlio, žvyro, skaldos sluoksnių betono pagrindo	+ 10 mm; -30 mm + 0 mm; -20 mm + 0 mm; -5 mm
Pagrindo sutankinimo rodiklių paklaida	+ 15 %; - 5 %
Grindų paviršiaus nuokrypis nuo projekcinės altitudės	+ 20 mm, -10 mm
Grindų nelygumai tikrinant 2 m ilgio liniuote	5 mm
Deformacinių siūlių nuokrypa tikrinant 2 m ilgio liniuote	5 mm

TSK – 37. SURENKAMI GELŽBETONINIAI GAMINIAI

Bendri reikalavimai

Šiame skyriuje pateikiami pagrindiniai reikalavimai:

- Surenkamoms cokolio plokštėms.

Konstrukcijų įrengimas turi būti vykdomas pagal parengtus detalius darbo brėžinius, suderintus su Techninės priežiūros inžinierium ir Užsakovu.

Konstrukcijoms naudojamos medžiagos turi atitikti konstrukcinių specifikacijų „Betonas“, „Armatūrinis plienas“ reikalavimus.

Konstrukcijų aprašymas

Gaminiai armuoti įprasta B500B klasės armatūra.

Gaminiuose numatytos įdėtinės detalės gaminių tvirtinimui ir kitų konstrukcijų prijungimui.

Projektavimas

Surenkamų gelžbetoninių konstrukcijų darbo projektą turi paruošti kvalifikuotas ir kvalifikaciją patvirtinančius dokumentus turintis projektuotojas.

Surenkamų gaminių gamykliniai brėžiniai

Gaminių gamyklinius brėžinius turi paruošti gamintojas.

Visi gaminiai ir jų tvirtinimai turi būti suprojektuoti atlaikyti visų šiame projekte minimų ir LR galiojančių statybos techninių reglamentų apibrėžtų ir galinčių veikti šias konstrukcijas apkrovų poveikius.

Gaminiuose turi būti numatytos nišos, rėžiai ir instaliaciniai gaminiai inžinerinių tinklų ir sistemų montavimui. Informacija apie nišas, rėžius ir instaliacinius gaminius pateikta architektūrinėje ir inžinerinėse darbo projekto dalyse.

Gaminiuose turi būti numatytos įdėtinės detalės, nišos ir rėžiai architektūrinių elementų, palangių, turėklų ir pan. tvirtinimui. Informacija apie nišas, rėžius ir įdėtines detales pateikta architektūrinėje darbo projekto dalyje.

Projektuojant turi būti įvertintos naudojimo, gravitacinės, vėjo, temperatūros pokyčių betono susitraukimo, transportavimo, sandėliavimo ir montavimo metu atsirandančios ir kitos apkrovos.

Turi būti įvertinti nepalankiausi apkrovų deriniai.

Gaminiai turi būti suprojektuoti taip, kad per numatytą eksploatacijos laikotarpį atitiktų racionalaus patikimumo kriterijus.

Gaminiai turi būti suprojektuoti taip, kad tenkintų projektinius atsparumo ugniai reikalavimus.

Projektuojant surenkamus gaminius turi būti įvertintos monolitinių konstrukcijų galimos paklaidos ir numatytos priemonės joms kompensuoti montuojant.

Turi būti įvertintos atraminių konstrukcijų galimos deformacijos nuo apkrovos.

Turi būti suprojektuoti visi atraminiai ir jungimo mazgai, įdėtinės detalės konstrukcijų tvirtinimui.

Turi būti numatyti galimybės ir būdai prie konstrukcijų tvirtinti kitus gaminius.

Turi būti numatyta metalo detalių apsauga nuo korozijos.

Surenkamų gaminių įlinkiai neturi viršyti 1/300 perdengiamos angos jei projekte nenurodyta kitaip.

Trumpalaikių atsivėrusių plyšių plotis neturi viršyti 0,3 mm.

Techninės priežiūros inžinieriui paprašius, turi būti pateikiami visi skaičiavimai, reikalingi pagrįsti priimtus sprendimus.

Projekto tvirtinimas

Techninės priežiūros inžinieriui tvirtinti turi būti pateikti šie darbo brėžiniai ir specifikacijos:

- Montavimo schema su nurodyta kiekvieno gaminio vieta.
- Gaminių geometrijos brėžiniai su visom įdėtinėm detalėm ir angom bei išėmom.
- Gaminių svoriai.
- Armavimo brėžiniai.
- Naudojamo betono sudėtis ir charakteristikos.
- Naudojamos armatūros markė, charakteristikos, armatūros įtempimo metodas (jei naudojamas išankstinis armatūros įtempimas).
- Montavimui numatyti laisvumai tarp gretimų elementų, tarp elementų ir kitų konstrukcijų.
- Monolitinėse konstrukcijose reikalingų įdėtinių detalių schemas.
- Montavimo mazgai (suvirinimo siūlės ilgiai, statiniai, suvirinimo medžiagos, atraminės tarpinės, t.t.)
- Gaminių markiravimo vietos.
- Pakėlimo kilpų ir angų vietos, stropavimo schemas, sandėliavimo schemas.
- Montavimo eiliškumas.
- Montavimo instrukcijos.
- Laikino tvirtinimo ar parėmimo schemas.
- Gamybos ir pristatymo grafikas.

Naudojamos medžiagos

Surenkamiems gaminiams naudojamo betono gamybos sudedamųjų medžiagų kokybė ir pats betonas turi pilnai atitikti visus LST EN 206-1 reikalavimus. Taip pat betonas turi pilnai atitikti TSK-34 konstrukcinėje specifikacijoje išdėstytus reikalavimus.

Visos armavimui naudojamo armatūrinio plieno savybės turi atitikti LST EN ISO 15630-1:2003 reikalavimus. Taip pat armatūra turi pilnai atitikti TSK-33 konstrukcinėje specifikacijoje išdėstytus reikalavimus.

Konstrukcija	Minimali betono klasė pagal:			Maksimalus V/C santykis
	Gniuždomąjį stiprį	Aplinkos sąlygas	Atsparumą šalčiui	
Laiptų maršai ir aikštelės	C30/37	XC3	–	0.45
Cokolio plokštės	C30/37	XC4, XD1	XF2	0.40

Gamyba

Visi surenkami elementai turi būti gaminami atestuoto surenkamo gelžbetonio gaminių gamintojo, turinčio tinkamas sąlygas, panašaus darbo patirtį ir šiam darbui atliktį reikalingą personalą bei įrangą. Gamyba turi būti vykdoma vadovaujantis gamintojo naudojamais standartais, darbų taisyklėmis, jei jie neprieštarauja šiam projektui. Esant neatitikimams sprendžia Techninės priežiūros inžinierius.

Gamybos negalima pradėti kol darbo brėžiniai nepatvirtinti Užsakovo ir Techninės priežiūros inžinieriaus.

Gamybai naudoti medžiagas kurios atitinka konstrukcinių specifikacijų TSK-33,34 reikalavimus.

Gaminiai turi būti gaminami formose kurios užtikrina reikiamą gaminių paviršiaus kokybę ir geometrijos tikslumą.

Gaminių geometrija turi atitikti patvirtintus darbo brėžinius.

Paruošus kiekvieno naujo tipo gaminio formą reikia ją parodyti Techninės priežiūros inžinieriui. Jei Techninės priežiūros inžinierius pateikia motyvuotas pastabas, j jas turi būti atsižvelgta.

Visi armatūros strypai ir gaminiai, įdėtinės detalės turi būti sumontuoti pagal darbo brėžinius ir turi būti užtikrintas jų įtvirtinimas betonavimo metu.

Pinai įbetonuojamos metalo ir armatūros detalės turi būti negalvanizuotos. Kitos metalo detalės turi būti galvanizuotos arba kitaip apsaugotos nuo korozijos.

Visi gaminiai turi būti markiruoti.

Kokybės kontrolė

Užsakovas arba Techninės priežiūros inžinierius gali užsakyti nepriklausomą gamybai naudojamų medžiagų ir pagamintų gaminių ekspertizę ir bandymus. Už šiuos bandymus ir ekspertizes moka Užsakovas. Jei bandymų rezultatai neigiami (neatitinka specifikacijų ir projekto reikalavimų), už juos ir už tolimesnius bandymus moka Rangovas.

Gamybos vieta ir naudojamos medžiagos turi būti prienosos bet kuriuo laiku. Rangovas turi sudaryti sąlygas Užsakovui arba jo pasamdytiems nepriklausomiems ekspertams susipažinti su gamyba, paimti bandinius.

Pirmas kiekvieno naujo tipo pagamintas gaminys turi būti parodytas Techninės priežiūros inžinieriui. Sekančius gaminius gaminti galima tik Techninės priežiūros inžinieriui raštu patvirtinus kad gaminys tinkamas. Jei Techninės priežiūros inžinierius pateikia motyvuotas pastabas, j jas turi būti atsižvelgta. Jei pirmo gaminio kokybė nepriimtina Techninės priežiūros inžinieriui, ištaisius trūkumus turi būti gaminamas kitas bandomas gaminys ir pateikiamas Techninės priežiūros inžinieriui įvertinti.

Paviršių apdaila

Visos plokštumos turi būti lygios, švarios, taisyklingos.

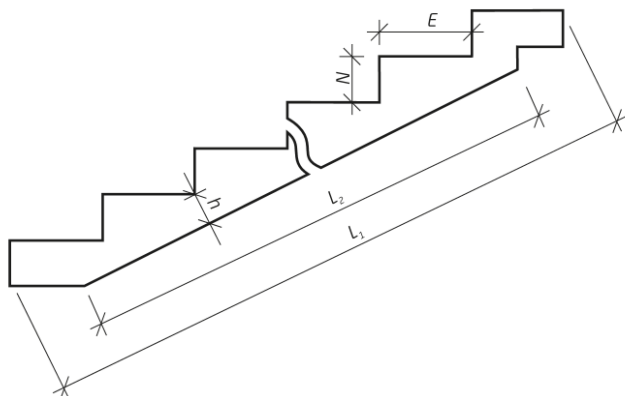
Visi kampai turi būti tiesūs, nusklembti pagal architektūrinę specifikaciją ar projektą.

Paviršių kokybė turi atitikti skirsnyje nurodytus reikalavimus pagal LST 2015:2020.

Leistini nuokrypiai

Leistini gaminių nuokrypiai nurodyti atskiriems gaminių tipams.

Laiptų maršai ir aikštelės



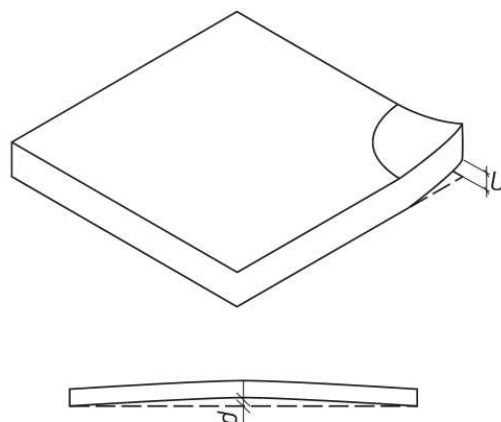
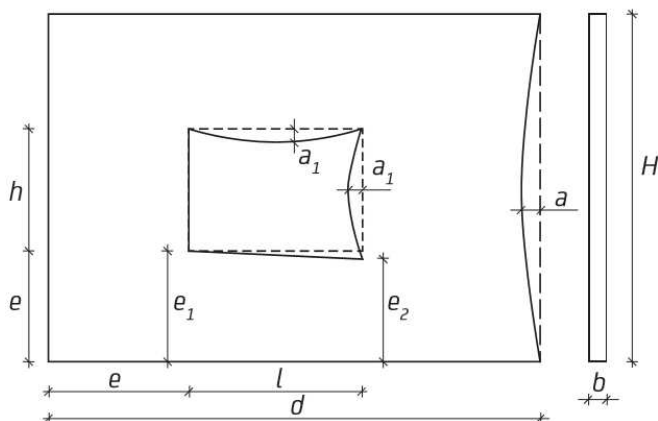
Ilgis (L,L1,L2)	$\pm 10\text{mm}$ arba $L/1000$ ¹⁾
Skerspjūvio matmenys (B,h,H):	kai B,h,H $\leq 150\text{ mm}$ $+10/-5\text{mm}$ ²⁾ \
	kai B,h,H $\geq 400\text{ mm}$ $\pm 15\text{mm}$ ²⁾
Pakopos ilgis (E):	$\pm 3\text{mm}$
Pakopos aukštis (N):	$\pm 3\text{mm}$
Įdėtinių detalių nukrypimai:	iš plokštumos $+2;-3\text{mm}$ plokštumoje $\pm 6\text{mm}$
Skirtumas tarp dviejų šalia esančių pakopų aukščių	$\pm 6\text{mm}$
Paviršių kategorijos laiptų elementams:	šoninis paviršius: lygus specialusis (A) viršutinis paviršius: lygus specialusis (A) apatinis paviršius : rankiniu būdu užtrintas specialusis
Briaunų nuskilimai ant maršų ir laiptų aikštelių klojininiame paviršiuje:	gylis 3mm ilgis 10mm kiekis 2vnt/m
Briaunų nuskilimai kitiems paviršiams ir užlyginamiems rankiniu būdu:	gylis 5mm ilgis 20mm kiekis 4vnt/m

Pastabos:

1) matavimuose priimamos didesnės reikšmės;

2) tarpinės reikšmės randamos interpoliuojant.

Cokolio plokštės



Ilgis (L), aukštis (H), storis (B):

- matavimo ribos 0-3,0m ±8mm
- matavimo ribos 3,0-6,0m ±12mm
- matavimo ribos virš 6,0m ±14mm

Angų kampų nesutapimas (e1-e2):

- matavimo ribos 0-0,5m ±3mm
- matavimo ribos 0,5-3,0m ±5mm
- matavimo ribos 3,0-6,0m ±6mm
- matavimo ribos 6,0-10,0m ±8mm
- matavimo ribos virš 10,0m ±10mm

Angų, išėmų, įgilinimų, išsikišimų dydžių nukrypimai (l, h):

- matavimo ribos 0-0,5m ±3mm
- matavimo ribos 0,5-3,0m ±5mm
- matavimo ribos 3,0-6,0m ±6mm

Angų, išėmų, įgilinimų, išsikišimų padėties nukrypimai (e): ±10mm

Įdėtinių detalių nukrypimai:

plokštumoje ±10mm

iš plokštumos ±5mm

Plokštės šoninis kreivumas (a) ±8mm

Langų, durų šoninis kreivumas (a1): ±8mm

Plokštės susikreivinimas (u): ±8mm

Plokštės išlinkis (d): ±8mm

Šoninių briaunų statmenumas horizontalia kryptimi: ±4mm

Paviršiaus kokybės kategorijos:

matomas paviršius: lygus specialusis (A) arba
rankiniu būdu užtrintas specialusis

nematomas paviršius : (C)

Leidžiami briaunų nuskilimai, atsirandantys išformavimo ir sandėliavimo metu:

leidžiamas nuskilimų gylis: iki 5mm
leidžiamas nuskilimų ilgis viename metre
briaunos: <50mm

Transportavimas, sandėliavimas

Pakrovimas – iškrovimas turi būti vykdomi pagal pateiktas stropavimo schemas. Turi būti naudojama nurodyta kėlimo įranga.

Visa kėlimo įranga turi būti tinkama naudoti ir patikrinta. Ant kėlimo įrangos turi būti nurodyta leistina keliamoji galia.

Darbo metu reikia laikytis visų galiojančių darbų saugos reikalavimų.

Reikia imtis visų priemonių kad transportavimo ir sandėliavimo metu gaminiai nebūtų pažeisti, neatsirastų plyšių, deformacijų, nenumatytų įtempimų, nenuskiltų kampai.

Reikia apsaugoti gaminius nuo vandens patekimo į angas ir išėmas šaltu metų laiku.

Reikia apsaugoti gaminius nuo purvo ir agresyvių medžiagų poveikio.

Sandėliuojant ant gaminių negalima dėti kitų medžiagų ir gaminių.

Gaminius į statybos aikštelę reikia atvežti pagal suderintą grafiką.

Gaminiai turi būti markiruoti. Kartu su pristatomais gaminiais turi būti pateikiama montavimo schema su nurodyta kiekvieno gaminių vieta.

Montavimas

Prieš montuojant surenkamus elementus, turi būti patikrintos atramų altitudės. Patikrinimų rezultatas turi būti užfiksuotas aktu. Apie visus neleistinus nukrypimus nuo projekto, galinčius turėti įtakos vykdomiems darbams turi būti nedelsiant raštu pranešta Techninės priežiūros inžinieriui.

Montavimo darbus galima pradėti tik priėmus atraminių konstrukcijų įrengimo darbus. Pradėjus montavimo darbus, jokios pretenzijos dėl atraminių konstrukcijų neturi būti reiškiamos.

Montavimo darbai turi būti vykdomi pagal su kitais statybos darbais suderintą grafiką.

Montavimo eiga turi užtikrinti visų sumontuotų pastato elementų pastovumą ir geometrinį nekintamumą visose montavimo stadijose.

Montuojant būtina išlaikyti reikiamą gaminių atrėmimo ant atramos dydį.

Sumontavus gaminį reikia nedelsiant imtis projekte numatytų metalinių detalių ir siūlių apsaugos nuo korozijos priemonių.

Visi gaminiai kurie buvo pažeisti, prieš montavimą turi būti parodomi Techninės priežiūros inžinieriui. Tik jam leidus juos galima montuoti.

Leistini nuokrypiai

Montavimo nuokrypiai turi neviršyti pateiktų lentelėje:

Nuokrypio pavadinimas	Leistinas nuokrypis, mm
Nuokrypis nuo ašies	± 5 mm
Nuokrypis nuo projektinių altitudžių	± 15 mm
Gretimų elementų aukščių skirtumas sandūroje	± 5 mm

TSK – 38. AIKŠTĖS GRINDINYS IR GERBŪVIO ELEMENTAI IŠ BETONO

Bendri reikalavimai

Šiame skyriuje pateikiami pagrindiniai reikalavimai:

- Monolitinės gelžbetoninės grindinio plokštės ir gerbūvio elementai iš betono;

Projektavimas

Konstrukcijų įrengimas turi būti vykdomas pagal Rangovo parengtus detalius darbo brėžinius, suderintus su Architektu, Techninės priežiūros inžinierium ir Užsakovu.

Gerbūvio konstrukcijos nėra laikančios pastato konstrukcijos, todėl jos gali būti projektuojamos nesivadovaujant pastato laikančių konstrukcijų projektavimą reglamentuojančiais statybos techniniais reglamentais, remiantis rangovo patirtim ir gerąja praktika. Įrengtos konstrukcijos turi atitikti jų mechaniniam atsparumui, atsparumui aplinkos poveikiams ir ilgaamžiškumui statytojo keliamus reikalavimus.

Naudojimo poveikiai

Grindinio plokštės ir gerbūvio elementai turi būti atsparūs projekto SK dalies aiškinamajame rašte nurodytiems poveikiams:

- Išskirstyta naudojimo apkrova – 7.5 kN/m²;
- Koncentruota apkrova į grindinio paviršių vietiniams patikrinimams – 30 kN (į 50 mm kraštinės kvadratą).

Reikalavimai konstrukcijai

Skaičiuotinis konstrukcijos eksploatacijos laikotarpis	50 metų
Betono tipas	Normalaus tankio betonas, su orą įtraukiančiomis įmaišomis, skirtas armuotoms konstrukcijoms
Didžiausias užpildo dalelių dydis	16 mm
Specifikuotas apsauginis betono sluoksnis plieninei armatūrai	40 mm
Eksploatuojamas paviršius	Pagal suderintą pavyzdį.

Aplinkos poveikio konstrukcijai klasės

Karbonizacijos sukeliama korozija	XC4 (cikliškai šlapia ir sausa)
Ne jūros vandens chloridų sukeliama korozija	XD3 (cikliškai drėgna ir sausa)

Jūros vandens chloridų sukeliama korozija	Betonas nebus veikiamas jūros vandenyje esančių chloridų, todėl XS klasė nespecifikuota
Cikliško šaldymo ir atšildymo poveikis	XF4 (aukštas vandens įgėris su ledą tirpinančia medžiaga)
Cheminis poveikis	Betonas nebus veikiamas cheminio poveikio, todėl XA klasė nespecifikuota
Betono dėvėjimasis dėl mechaninių poveikių sukiamų įtempių	XM2 (vidutiniai įtempiai, važinėja transporto priemonės su pneumatinėmis padangomis)
Šarminė korozija	XR2(LT) (agresyvi aplinka, betone yra laisvos drėgmės ir papildomai patenka Na ir K junginių)

Pagrindiniai reikalavimai betono sudedamosioms dalims

Cementas	Gamintojo nuožiūra
Užpildai	XF4 klasės betonui tinkami užpildai pagal LST EN 12620; Kiti parametrai gamintojo nuožiūra.
Maišymo vanduo	Gamintojo nuožiūra.
Įmaišos	Gamintojo nuožiūra.
Priedai (įskaitant mineralinius mikroužpildus ir pigmentus)	Gamintojo nuožiūra.
Plaušai	Gamintojo nuožiūra.

Betono mišinio savybės

Slankumo klasė	S2 ir S3
Minimalus įtrauktojo oro kiekis	5,0%
Didžiausias V/C santykis	0,4
Minimalus cemento kiekis	380 kg/m ³
Užpildų atsparumas šalčiui	XF4 klasės betonui tinkami užpildai pagal LST EN 12620

Sukietėjusio betono savybės

Gniuždymo stiprio klasė	C35/45 (pagal reikalavimus klasės XD3)
Mažiausias atsparumas šalčiui	F300 (pagal LST L 1428.17, LST 1428.19)
Didžiausias leidžiamasis chloridų kiekis	Cl 0,20 (0,20% pagal cemento masę)
Spalva	Pagal suderintus pavyzdžius

Armavimas

Konstrukcijos gali būti armuojamos įprastine ir atsparia korozijai (nerūdijančio plieno, bazalto, stiklo pluošto ir pan.) armatūra.

Kokybės kontrolė

Betono gamybos vieta ir naudojamos medžiagos turi būti prienosos bet kuriuo laiku. Rangovas turi sudaryti sąlygas Užsakovui arba jo pasamdytiems nepriklausomiems ekspertams susipažinti su gamyba, paimti bandinius.

Prieš įrengiant konstrukcijas, turi būti pagaminti betono spalvą ir konstrukcijos paviršiaus apdirbimą iliustruojantys pavyzdžiai. Konstrukcijas įrengti galima tik Techninės priežiūros inžinieriui raštu patvirtinus kad konstrukcijos kokybė tinkama.

Pirma kiekvieno naujo tipo įrengta konstrukcija turi būti parodyta Techninės priežiūros inžinieriui. Sekančias konstrukcijas įrengti galima tik Techninės priežiūros inžinieriui raštu patvirtinus kad konstrukcijos kokybė tinkama. Jei Techninės priežiūros inžinierius pateikia motyvuotas pastabas, į jas turi būti atsižvelgta. Jei pirmos konstrukcijos kokybė nepriimtina Techninės priežiūros inžinieriui, ištaisius trūkumus turi būti įrengta kita bandoma konstrukcija ir pateikta Techninės priežiūros inžinieriui įvertinti.

Užsakovas arba Techninės priežiūros inžinierius gali užsakyti nepriklausomą gamybai naudojamų medžiagų ir sukietėjusio betono ekspertizę ir bandymus. Už šiuos bandymus ir ekspertizes moka Užsakovas. Jei bandymų rezultatai neigiami (neatitinka specifikacijų ir projekto reikalavimų), už juos ir už tolimesnius bandymus moka Rangovas.

Paviršių apdaila

Visos plokštumos turi būti lygios, švarios, taisyklingos.

Visi kampai turi būti taisyklingi, nusklembti pagal architektūrinę specifikaciją ar projektą.

Paviršių kokybė turi atitikti skirsnyje „Leistinos nuokrypos“ nurodytus reikalavimus.

Leistini nuokrypiai

Leistini paviršių ir briaunų nuokrypiai:

Savybė	Reikalavimas, leistinos nuokrypos
Skirtumas tarp dviejų šalia siūlės esančių plokštumų	3 mm
Matomų paviršių kategorija (pagal TSK-39)	A3
Nematomų paviršių kategorija (pagal TSK-39)	A7
Briaunų nuskilimai	Didžiausias gylis 5 mm; Didžiausias vieno nuskilimo ilgis 15 mm; Didžiausias nuskilimų kiekis 4 vnt/m

TSK – 39. BETONO PAVIRŠIŲ KLASIFIKACIJA

Bendrieji reikalavimai

Ši specifikacija taikoma visoms monolitinėms ir surenkamoms betoninėms ir gelžbetoninėms konstrukcijoms ir gaminiais, gaminamiems iš visų tipų betono.

Formų ir klojinių paviršius turi būti tokios kokybės, kad užtikrintų reikiamą išbetonuotos konstrukcijos betono paviršiaus kategoriją, armatūros apsaugą nuo korozijos, taip pat vienodą betono atspalvį.

Kokybės faktoriai

Betono paviršių kokybės faktoriai yra sekantys: klasifikuojami – įdubos, iškilimai, briaunų nuskilimai, atspalvio skirtingumai, nuokrypa nuo linijinių matmenų, nuokrypa nuo tiesialinijškumo, nuokrypa nuo plokštumos, įstrižainių nuokrypa, paviršių statmenumo nuokrypa, neklasifikuojami – įtrūkimai, trapumas, dėmės ir atplaišos.

Matavimo įranga

Kokybės faktorius matuojanti įranga:

- plieninė matavimo juosta
- liniuotės 300 ir 2000 mm
- rėmas 500x500 mm²
- padidinimo stiklas su matavimo skale
- atspalvių skalė arba šviesą atspindintis matuoklis

Klasifikacija

Jei projekte nenurodyta kitaip, konstrukcijų betono paviršiai turi atitikti lentelėje nurodytas kategorijas.

Konstrukcijų betono paviršių kategorijos

Konstrukcija ir paviršius	Paviršiaus kategorija
1. Poliai - visi paviršiai	A7
2. Pamatai	A6
3. Matomi gelžbetoninių konstrukcijų paviršiai	A3
4. Nematomi (slepami po izolicija) gelžbetoninių konstrukcijų paviršiai	A4
6. Grindys (eksploatuojamas paviršius)	A1

Betoninių ir gelžbetoninių konstrukcijų betono paviršiai klasifikuojami į kategorijas pagal lentelę:

Reikalavimai betono paviršių kategorijoms

Konstrukcijos betoninio paviršiaus kategorija	Įdubos skersmuo arba didžiausias išmatavimas, mm	Įskilimo aukštis arba įdubos gylis, mm	Betono briaunos nuskilimo gylis, matuojamas nuo konstrukcijos paviršiaus, mm	Bendras betono nuskilimų ilgis 1 m ilgio briaunoje, mm
A1		Matomas paviršius (pagal etaloną)	2	20
A3	4	2	5	50
A4	10	3	5	50
A6	15	5	10	100
A7	20	Nereglamentuojamas	20	Nereglamentuojamas

Neleistinos nesutankinto betono zonos visame išbetonuotos konstrukcijos paviršiuje.

Neleistini betono paviršiaus plyšiai, išskyrus skersinius technologinius paviršinius įtrūkimus, nurodytus atskiroms konstrukcijoms.

Neleistinos riebalinės ir rūdžių dėmės.

Įdėtinių detalių matomas paviršius, montavimo kilpos ir skylės turi būti nuvalytos nuo betono ar skiedino nuotekų.

Konkrečias kiekvienos betoninės ir gelžbetoninės konstrukcijos tikslumo klases, pagal kurias bus nustatomi kokybės faktoriai, Rangovas turi suderinti su Techninės priežiūros inžinieriumi.

TSK – 50. KONSTRUKCINIAI PLIENO GAMINIAI

Bendrieji nurodymai

Šis skyrius apima visas metalines konstrukcijas ir elementus:

- Pastato laikančias konstrukcijas.
- Turėklus, porankius ir aptvėrimą.
- Kitus papildomus atraminius ir tvirtinimo elementus.
- Atramas vamzdžiams, ortakiams, kabeliams, kanalams, šviestuvams, įrenginiams ir t.t.
- Visus kitus papildomus plieno elementus, kurie reikalingi pilnam statybos užbaigimui.

Konstrukcijų įrengimas turi būti vykdomas pagal detalius darbo brėžinius, suderintus su statybos techninės priežiūros inžinierium ir Užsakovu.

Konstruktinės medžiagos

Laikančioms konstrukcijoms gali būti naudojamas S235, S275 ir S355 klasės pagal LST EN 10025-2,3,5, LST EN 10210-1, LST EN 10219-1 plienas.

Karštai valcuotųjų gaminių konstrukcinio plieno mechaninės savybės

Standartas ir plienai	Stipris pagal takumo ribą f_y (N/mm ²)								Stipris pagal stiprumo ribą f_u (N/mm ²)			
	Nominalusis storis ¹⁾ , mm											
	≤ 16	> 16 ≤ 40	> 40 ≤ 63	> 63 ≤ 80	> 80 ≤ 100	> 100 ≤ 150	> 150 ≤ 200	> 200 ≤ 250	< 3	≥ 3 ≤ 100	> 100 ≤ 150	> 150 ≤ 250
LST EN 10025 – 2 [7.29]	Nelegiruotasis konstrukcinis plienas											
S235JR S235J0 S235J2	235	225	215	215	215	195	185	175	360	360	350	340
S275JR S275J0 S275J2	275	265	255	245	235	225	215	205	430	410	400	380
S355JR S355J0 S355J2 S355K2	355	345	335	325	315	295	285	275	510	470	450	450
LST EN 10025 – 3 [7.30]	Normalizuotasis/apdirbtas normalizaciniu valcavimu suvirinamasis smulkiagrūdis konstrukcinis plienas											

S275N/NL	275	265	255	245	235	225	215	205	370	370	350	350
S355N/NL	355	345	335	325	315	295	285	275	470	450	450	450
S420N/NL	420	400	390	370	360	340	330	320	520	500	500	500
S460N/NL	460	440	430	410	400	380	370	–	540	540	530 ⁴⁾	–

Pastabos:

- 1) Ilgųjų valcuotųjų gaminių nominalusis storis atitinka skerspjūvio lentynos storį.
- 2) Tik ilgiesiems valcuotiesiems gaminiams.
- 3) Šie plienai loviams, kampuočiams ir profiliuočiams gaminti paprastai nenaudojami.
- 4) Iki 200 mm storio gaminiams.

Karštuuju būdu iš nelegiruotojo konstrukcinio plieno pagamintų tuščiavidurių statybinių profiliuočių plieno charakteristikos

Standartas ir plienai	Stipris pagal takumo ribą f_y (N/mm ²)			Stipris pagal stiprumo ribą f_u (N/mm ²)	
	Nominalusis storis, mm			Nominalusis storis, mm	
LST EN 10210 - 1 [7.35]	≤ 16	>16 ≤ 40	> 40 ≤ 65	< 3	≥ 3 ≤ 65
S235JRH	235	225	215	360	340
S275J0H	275	265	255	430	410
S275J2H					
S355J0H	355	345	335	510	490
S355J2H					

Šaltai formuotų virintinių tuščiavidurių statybinių profiliuočių iš nelegiruotojo konstrukcinio plieno, kai storis mažesnis arba lygus 40 mm, plieno charakteristikos

Standartas ir plienai	Stipris pagal takumo ribą f_y (N/mm ²)		Stipris pagal stiprumo ribą f_u (N/mm ²)	
	Nominalusis storis, mm		Nominalusis storis, mm	
LST EN 10219 - 1 [7.35]	≤ 16	>16 ≤ 40	< 3	≥ 3 ≤ 40
S235JRH	235	225	360	340
S275J0H	275	265	430	410
S275J2H				

S355J0H	355	345	510	490
S355J2H				

Alternatyviai gali būti naudojamas ne blogesnių charakteristikų plienas ir plieno profiliai pagal kitus standartus.

SUTARTINIAI PLIENINIŲ PROFILIŲ ŽYMĖJIMAI

SHS – kvadratinis uždaras valcuotas skerspjūvis;
RHS – stačiakampis uždaras valcuotas skerspjūvis;
IPE, HEA, HEB, HEM – dvitėjai valcuoti skerspjūviai;
UPN, UPE – lovinis valcuotas skerspjūvis;

Gamyba

Pagrindiniai reikalavimai metalinių konstrukcijų gamybai nustatyti LST EN 1090-2:2008+A1:2011.

Atlikimo klasė	EXC2
Aptarnavimo kategorija	SC1
Gamybos kategorija	PC1

Konstruciniai metaliniai gaminiai turi būti pagaminti gamykloje, atestuoto metalo konstrukcijų gamintojo, turinčio tinkamas sąlygas, panašaus darbo patirtį ir šiam darbui atliktį reikalingą personalą bei įrangą. Gamyba turi būti vykdoma vadovaujantis gamintojo naudojamais standartais, darbų taisyklėmis, jei jie neprieštaruoja šiam projektui.

Gamybos negalima pradėti kol darbo brėžiniai nepatvirtinti Užsakovo ir statybos techninės priežiūros inžinieriaus.

Kiaurymės ir kitos detalės sujungimui statybos aikštelėje turi būti tikslios ir patikrintos gamykloje taip, kad būtų užtikrinamas tinkamas jų sutapimas be papildomo koregavimo.

Kiaurymės turi būti išgręžtos, o ne iškirstos.

Surinkimo brėžiniai, reikalingos specifikacijos ir šablonai turi būti paruošti Rangovo.

Konstruciniams plieno gaminiams naudojamos viso gylio siūles, išskyrus antrines arba jeigu brėžinyje nurodyta kitaip. Suvirinimo metalo takumo riba, atsparumas tempimui, trūkimo deformacija turi būti didesni už suvirinimo sujungimus veikiančių poveikių reikšmes.

Metalo konstrukcijos turi būti pagamintos kartu su visais komponentais ir detalėmis reikalingais jų tvirtinimu prie gelžbetoninių konstrukcijų.

Suvirinimas

Suvirinimo darbai privalo būti atliekami pagal gamintojo patvirtintas suvirinimo procedūrų specifikacijas (WPS), kurios rengiamos pagal LST EN ISO 15607:2005 arba EN ISO 14555:2014.

Suvirinimo medžiagos Rm500D.

Suvirinimo kokybės klasė B pagal LST EN ISO 5817:2014.

Armatūros strypų suvirinimas pagal LST EN ISO 17660-1:2006.

Suvirinimo siūlių žymėjimas darbo brėžiniuose pagal LST EN ISO 2553:2014.

Siūlių dydis darbo brėžiniuose aprašomas parametru "a" - siūlės storis.

Visos suvirinimo medžiagos privalo turėti 3.1 sertifikatą pagal LST EN 10204:2004 ir CE ženklinaimą.

Suvirinimo siūlių kontrolė vygdama pagal suvirinimo kontrolės planą gamykloje/aikštelėje vadovaujantis LST EN 1090-2:2008+A1:2011 reikalavimais.

Vizuali kontrolė privaloma visoms siūlėms 100 %.

Visas suvirinimas turi būti atliekamas taip, kad būtų garantuota, jog nėra jokių sujungiamų dalių deformacijų. Tai gali pareikalauti pašildymo kai kuriose vietose.

Suvirinimo vietos, kuriose aptikta kiaurymių, įvirinto šlako, perkaitinimo ar nepakankamo sulydymo, turi būti pašalintos išdrožimu, šlifavimu, išpjovimu ir pan. nepažeidžiant kito suvirinto metalo, ir po to tas vietas reikia pervirinti.

Suvirintojų kvalifikacija

Prieš paskiriant kokį nors suvirintoją darbui pagal šį specifikacijos skyrių, Rangovas privalo pateikti Užsakovui ir statybos techninės priežiūros inžinieriui suvirintojų, kurie bus samdomi darbui, pavardes kartu su paliudijimu, jog kiekvienas jų išlaikė kvalifikacinius egzaminus pagal Užsakovui priimtina lygį.

Suvirintojai privalo būti išlaikę kvalifikacinius egzaminus 12 mėnesių laikotarpyje. Jei statybos techninės priežiūros inžinierius reikalauja, Rangovas privalo pateikti bet kurio suvirintojo, kurio kvalifikacija abejojama, suvirinimo bandinius. Rangovas turi pareikalauti iš bet kurio suvirintojo naujai laikyti egzaminą, kai, Inžinieriaus nuomone, suvirintojo darbas kelia pagrįstų abejonių dėl jo profesionalumo. Suvirintojas gali būti grąžintas į darbą tik po to, kai jo pakartotino egzamino rezultatus aprobuos statybos techninės priežiūros inžinierius. Statybos techninės priežiūros inžinierius gali pareikalauti išpjauti bandinius iš bet kurios suvirintos siūlės išbandymui.

Suvirinimų bandymas

Statybos techninės priežiūros inžinierius gali pareikalauti iš Rangovo paruošti ir išbandyti kiekvieno suvirinimo tipo bandinius. Bandiniai turi būti paruošti naudojant storiausią šiame projekte esančią plokštę ir su šiam darbui pasiūlytais įranga bei suvirintojais. Tada bandinius turi išbandyti nepriklausoma bandymų laboratorija. Bandiniai turi būti prieinami apžiūrai ir jo sprendimas apie suvirinimo standartą bei kokybę turi būti galutinis.

Po plieno gaminio pagaminimo Užsakovas gali pareikalauti bet kurias suvirinimų sudūrimu ir užpildant siūlę ištirti vietas priimtu neardančiu tikrinimo būdu. Tikrinimo vietas turi parinkti statybos techninės priežiūros inžinierius, ir jos turi būti išbandytos jam dalyvaujant.

Kokybės kontrolė ir laboratoriniai bandymai:

VT (vizualinis tikrinimas) - 100% visoms siūlėms (vizualinė siūlių kontrolė pagal EN 970).

RT (radiografinis tikrinimas) arba UT (ultragarsinis tikrinimas) - 100% sandūrinėms gamyklinėms ir montažinėms siūlėms (radiografinio bandymo metodu pagal EN 1435 „B“, bandymų įvertinimai pagal EN

12517 SP2 arba ultragarsinio bandymo metodu pagal EN 1714 klasė „B“, bandymų įvertinimai pagal EN 1712 SP2).

MT (magnetinės defektoskopijos metodu) arba spalvotosios kapiliarinės defektoskopijos metodu pagal EN 571 - 25% tikrinimas kampinėms siūlėms. Tikrinamas kiekis apima visų suvirinimo procese dalyvaujančių suvirintojų siūles.

Bandymus turi atlikti ar patikrinti atestuota tikrinanti įmone, aprobuota Užsakovo. Rangovas turi įtraukti į savo kainą visų bandymų ir tikrinimų išlaidas.

Suvirinimo defektai, jų pašalinimo būdai

Suvirinimo defektai:

- grioveliai, viršijantys 0,5 mm, kai virinamo plieno storis iki 10 mm; grioveliai, viršijantys 1mm, kai plieno storis 10 mm ir daugiau. Jie išilginės siūlės pagrindiniame metale atsiranda neteisingai manipuluojant elektrodu arba esant per didelei suvirinimo srovei.
- poros siūlės paviršiuje – atsiranda naudojant suvirinimui elektrodus su drėgnu aptepu arba suvirinant nekokybiškai nuvalytus paviršius.
- nepilnai suvirinti paviršiai – gaunami esant perdideliam suvirinimo greičiui arba permažam suvirinimo stiprumui.
- Poros, plyšiai, neprivirinimai ir kiti defektai turi būti išskertami, siūlės naujai suvirinamos.

Papildomi plieno bandymai

Darbo projekto brėžiniuose nurodytose ir statybos techninės priežiūros inžinieriaus patvirtintose vietose medžiaga turi būti patikrinta šiais papildomais bandymais:

- ultragarsinis markės nustatymas,
- viso storio įtempimo bandymai.

Bandymus turi atlikti ar patikrinti atestuota tikrinanti įmone, aprobuota Užsakovo.

Kokybės kontrolė

Kontrolė ir bandymai atliekami norint patikrinti, ar naudojamos medžiagos, gaminiai, suvirinimo siūlės, apsauga nuo gaisro, antikorozinė apsauga, geometriniai nuokrypiai atitinka reikalavimus.

Kontrolė atliekama pagal LST EN 1090-2:2018.

Rangovas privalo nurodyti medžiagų kilmę ir privalo pateikti reikalingą sertifikatą apie nurodytą kokybę. Visas plienas turi būti naujas, nenaudotas ir neturintis jokio broko, tokio kaip taškine korozija, apdegos, rūdys, pažeidimai ar kiti defektai.

Užsakovas arba statybos techninės priežiūros inžinierius gali užsakyti nepriklausomą gamybai naudojamų medžiagų ir pagaminių gaminių ekspertizę ir bandymus. Už šiuos bandymus ir ekspertizes moka Užsakovas. Jei bandymų rezultatai neigiami (neatitinka specifikacijų ir projekto reikalavimų), už juos ir už tolimesnius bandymus moka Rangovas.

Gamybos vieta ir naudojamos medžiagos turi būti prienosos bet kuriuo laiku. Rangovas turi sudaryti sąlygas Užsakovui arba jo pasamdytiems nepriklausomiems ekspertams susipažinti su gamyba, paimti bandinius.

Pirmas kiekvieno naujo tipo pagamintas gaminys turi būti parodytas statybos techninės priežiūros inžinieriui. Sekančius gaminius gaminti galima tik statybos techninės priežiūros inžinieriui raštu patvirtinus kad gaminys tinkamas. Jei statybos techninės priežiūros inžinierius pateikia motyvuotas pastabas, į jas turi būti atsižvelgta. Jei pirmo gaminio kokybė nepriimtina statybos techninės priežiūros inžinieriui, ištaisius trūkumus turi būti gaminamas kitas bandomas gaminys ir pateikiamas statybos techninės priežiūros inžinieriui įvertinti.

Kaip nurodyta skyrelyje "Suvirinimų bandymas", Užsakovas gali pareikalauti atlikti užbaigtų elementų neardančius bandymus. Suvirinimai su trūkumais, kurie Užsakovo nuomone yra nepriimtini pagal suvirinimo tipą ir paskirtį, turi būti atmesti.

Užsakovo atliekamas tikrinimas neatleidžia Rangovo nuo jo atsakomybės ištaisyti bet kokius medžiagų ar darbo defektus, kurie gali būti rasti vėliau garantinio laiko pagal Kontraktą metu.

Rangovas turi numatyti savo programoje visiems procedūriniais tikrinimams reikalingą laiką.

Transportavimas, sandėliavimas

Pakrovimas – iškrovimas turi būti vykdomi pagal pateiktas stropavimo schemas. Turi būti naudojama nurodyta kėlimo įranga.

Visa kėlimo įranga turi būti tinkama naudoti ir patikrinta. Ant kėlimo įrangos turi būti nurodyta leistina keliamoji galia.

Darbo metu reikia laikytis visų galiojančių darbų saugos reikalavimų.

Reikia imtis visų priemonių kad transportavimo ir sandėliavimo metu gaminiai nebūtų pažeisti, neatsirastų įtrūkimų, deformacijų, nenumatytų įtempimų.

Reikia apsaugoti gaminius nuo purvo ir agresyvių medžiagų poveikio.

Sandėliuojant ant gaminių negalima dėti kitų medžiagų ir gaminių.

Gaminius į statybos aikštelę reikia atvežti pagal suderintą grafiką.

Gaminiai turi būti markiruoti. Kartu su pristatomais gaminiais turi būti pateikiama montavimo schema su nurodyta kiekvieno gaminio vieta.

Metalinės konstrukcijos ir profiliai sandėliuojami neapšildomuose uždaruose sandėliuose ar pastogėse. Sandėliuojant pastogėse, įrengti aikštelės nuolydį vandens nutekėjimui. Metalines konstrukcijas pakelti nuo grunto ar grindų ne mažiau 0,2 m.

Skirtingų markių ir profilių metalo gaminiai sandėliuojami atskirai. Metalo konstrukcijas sandėliuoti ant medinių ar metalinių padėklų ir intarpų. Rietuvėje intarpai turi būti dedami vienas virš kito.

Metalinės sijos turi būti sandėliuojamos vertikaloje (darbinėje) padėtyje. Kas 2-3 metrai įrengiami atraminiai stulpai, į kuriuos atremiamos sijos.

Kolonos, ilginiai sandėliuojamos horizontalioje padėtyje dviemėmis eilėmis. Rietuvių aukštis iki 1,2 m.

Elementų apžiūrai bei jų stropavimui tarp rietuvių turi būti palikti 1,2 metro pločio praėjimai.

Kiti reikalavimai pagal specifikaciją TSK-01.

Surinkimas ir montavimas

Konstrukcijos turi būti pagamintos taip, kad būtų patenkinti žemiau pateikti reikalavimai ir kad būtų užtikrintas lengvas surinkimas bei pastatymas.

Sujungimai vietoje turi būti atlikti pagal brėžinius.

Plieno konstrukcijų montavimas turi apimti visų pagrindo plokščių, atraminių plokščių, sąramų ir pan. pastatymą ir įbetonavimą.

Rangovas turi pateikti laikinas atatampas ir statybines atramas, kas reikalinga užtikrinimui, kad konstrukcija būtų stabili visą laiką. Visos atatampos ir atramos, naudojamos konstrukcijos statybos metu, turi likti iki darbų pabaigos, ir turi būti nuimtos tik vėliau, kai stabilumas užtikrintas pastoviais tvirtinimo mazgais, ir suderinus su Užsakovu.

Jei dėl kokių nors priežasčių Rangovas nori palikti kokį nors sujungimą laikinai neužbaigtą, jis pirmiausiai turi gauti techninės priežiūros inžinieriaus pritarimą.

Jei Užsakovas reikalauja, turi būti atliktas bandomasis surinkimas ir apžiūrėjimas.

Montažiniai sujungimai varžtais

Jei projekte nenurodyta kitaip, montažiniai plieninių konstrukcijų mazgai jungiami neįtempiamaisiais 8.8 kokybės klasės varžtais pagal LST EN ISO 4014. Veržlių kokybės klasė 12, pagal LST EN 4033. Poveržlių kietumas 300HV pagal LST EN ISO 7089.

Montažiniai sujungimai suvirinant

Jeigu projekte nenurodyta kitaip, statybos aikšteleje nevalia atlikti konstrukcinio plieno gaminių suvirinimo darbų – visi komponentai turi būti suvirinti gamykloje pagal aukščiau pateiktus reikalavimus. Kiekvieną nenumatytą suvirinimo jungties atvejį prieš tai suderinti su statybos techninės priežiūros inžinierium.

Virinama lankiniu būdu apsauginėse dujose pusautomatiškai, elektrodinė viela G46 pagal LST EN 440.

Jeigu brėžinyje nenurodyta kitaip, siūlės statinis lygus plonesniojo iš suvirinamų elementų storiui.

Prieš vykdant suvirinimo darbus, nuo suvirinamų vietų 50mm atstumu mechaniškai nuvalyti gruntą ir dažus.

Suvirinimo siūlės turi būti tiesios, lygios, atitikti darbo projekte nurodytus matmenis. Šlaką ir perteklinį metalą nušlifuoti. Po suvirinimo darbų, siūlių zonas nedelsiant gruntuoti ir dažyti.

TSK – 51. PLIENINIŲ KONSTRUKCIJŲ APSAUGA NUO KOROZIJOS

Bendri reikalavimai

Dažomoms konstrukcijoms korozingumo klasė nustatoma pagal aplinkos sąlygas remiantis LST EN ISO 12944-2, ilgaamžiškumo – pagal LST EN ISO 12944-1.

Karštai cinkuojamoms konstrukcijoms aplinkos koroziškumo klasė nustatyta pagal aplinkos sąlygas remiantis LST EN ISO 14713-2:2020 “Cinko dangos. Konstrukcijose esančios geležies ir plieno apsaugos nuo korozijos gairės ir rekomendacijos. Bendrieji projektavimo principai ir korozinis atsparumas”.

Plieninių konstrukcijų pastato viduje aplinkos koroziškumo sąlygų klasė C2.

Plieninių konstrukcijų pastato išorėje aplinkos koroziškumo kategorija – C3.

Dažomų konstrukcijų apsaugos ilgaamžiškumo kategorija H (>15 metų).

Cinkuojamų konstrukcijų apsaugos ilgaamžiškumo kategorija VH (>20 metų).

Į statybos aikštelę atvežti metalo gaminiai turi būti karštai cinkuoti, dažyti arba padengti gruntu (ne ploniau kaip 50 µm storio sluoksniu).

Necinkuojamos ir ngruntuojamos tik pilnai į betoną įbetonuojamos detalės ir iš nerūdijančio metalo pagamintos detalės.

Statybos metu pažeistos vietos turi būti nuvalomos, gruntuojamos ir perdažomos. Tam konstrukcijų gamintojas turi pateikti reikiamą kiekį atitinkamų dažų.

Kai konstrukcijų sujungimas atliekamas aikštelėje, virinimo pėdsakai ir dažų apgadinimas turi būti gerai nušlifuojami ir iš karto gruntuojami.

Savisiėgiai ir savigręžiai varžtai sujungimams turi būti karštai cinkuoti arba nerūdijančio plieno.

Karštai cinkuojamoms konstrukcijoms taikomi LST EN ISO 14713-2:2020 reikalavimai.

Gamykliniuose karštai cinkuojamų konstrukcijų brėžiniuose numatyti tinkamą paviršiaus paruošimą, nurodyti cinkavimui reikalingas angas ir kiaurymes.

Dažomoms konstrukcijoms keliami reikalavimai aprašyti kitame skyriuje.

Dažymas

Pirminis paviršiaus paruošimas

Suvirinimo siūlės turi būti ištisinės ir turi dengti suvirinamus paviršius jų visu besiliečiančiu perimetru. Visi karšti darbai turi būti pabaigti. Plieninių konstrukcijų aštrūs kampai ir suvirinimo siūlės suapvalinami pagal LST EN ISO 12944-3 reikalavimus. Atlikus paviršiaus pirminį apdorojimą jo būklė turi atitikti lygį P3 (ISO 8501-3), o bet koks kampas ir briauna ar kiaurymės kraštas turi būti užapvalintas ne mažesniu kaip 2 mm spinduliu. Rekomenduojama plieninių elementų kampus ir briaunas užapvalinti prieš suvirinant šiuos elementus į vieną gaminį.

Prieš atliekant srautinį abrazyvinį valymą plieno paviršius turi būti nuriebalintas, nuplautas ir išdžiovintas (ISO 12944-4). Nuriebalinimui ir plovimui galima naudoti slėginę plovimo įrangą šiltu gėlu vandeniu su šarminiais plovikliais, tačiau tokiu atveju būtina po to gausiai nuskalauti švariu vandeniu, kad būtų pašalinti bet kokie ploviklio ir teršalų likučiai.

Pagrindinis paviršiaus paruošimas

Sausą paviršių valyti srautiniu abrazyviniu pūtimu iki ne prastesnės kaip Sa2½ švarumo klasės (ISO 8501-1), naudojant švarų aštriabriaunį abrazyvą. Tokiu būdu turi būti išgautas „vidutinis“, t.y. 50-85 mikronų aštriabriaunis paviršiaus šiurkštumo profilis, užtikrinantis dangų sistemos sukibimą su paviršiumi.

Po valymo srautiniu abrazyviniu pūtimu nuo dažomų paviršių būtina pašalinti visas dulkes.

Rekomenduojama naudoti pramoninius dulkių siurblius su šepetiniaisiais antgaliais.

Paruoštus paviršius rekomenduojama pradėti dažyti kuo greičiau, kad paviršius nebūtų pakartotinai užterštas atmosferos ar transportavimo teršalais, taip pat vengti paruošto paviršiaus pakartotinio užteršimo liečiant juos prie nešvarių paviršių (stropai, pirštinės ir t.t.).

Prieš pat pradėdant dažymo darbus įsitikinti, kad paviršius yra be defektų, sausas ir švarus. Leidžiamas maksimalus paviršiaus užteršimas:

- dulkiemis: 2(S2) pagal ISO 8502-3;
- vandenyje tirliomis druskomis: 50 mg/m² NaCl ekviv.

Paviršiaus temperatūra dažymo ir džiūvimo metu turi būti mažiausiai 3-mis °C aukštesnė už rasos taško susidarymo temperatūrą, santykinė oro drėgmė – iki 80%.

Dažymui neskirtus paviršius rekomenduojama apklijuoti, uždangstyti ar kitaip tinkamai apsaugoti nuo apipurškimo dažomu produktu.

Dažymo darbai

Visų sluoksnių dažymą rekomenduojama vykdyti kontroliuojamoje aplinkoje, t.y. dažymo ceche. Po surinkimo objekte, atstatyti pažeistas vietas originaliais sistemos produktais ir storiais.

Plieninių konstrukcijų antikoroziniam dažymui turėtų būti pasirinkta vieno gamintojo dažų sistema.

Naudojant dažymo sistemų produktus būtina vadovautis rekomendacijomis, išdėstytomis kiekvieno produkto techniniuose duomenų lapuose be saugos duomenų lapuose.

Dažymo metu reikia nuolatos kontroliuoti aplinkos veiksnius, naudoti tinkamą apšvietimą ir ventiliaciją, matuoti šlapio sluoksnio storius, laikytis švaros. Kiekvienas dažymo sluoksnis turi būti vientisas, be teršalų, defektų. Nominalus sausos dangos storis turi atitikti specifikacijos reikalavimus ir turi būti matuojamas pagal ISO 19840 (matavimas ant šiurkščių paviršių).

Atsižvelgiant į aplinkos koroziškumo ir apsaugos ilgaamžiškumo reikalavimus, bendras dažų sluoksnio storis priklausomai nuo parinktos sistemos turi būti 160-240 μm.

Prieš pradėdant ištisinį dengimą dangomis, visas suvirinimo siūles, briaunas ir dažymui beoriu purškimu sunkiai prieinamas vietas nutepti teptuku („juostinis dažymas“), naudojant dangų sistemos atitinkamo sluoksnio produktą.

- Gruntavimui naudoti dviejų komponentų, su nedideliu lakių organinių tirpiklių kiekiu, greitai džiūstantį cinkofosfatinį ir plokštelinio žėručio geležies oksidais prisotintą polimerinį epoksidinį gruntą. Grunto sukibimas su paruoštu dažymui plieniniu paviršiumi ≥10MPa pagal ISO 4624. Aplinkos temperatūros svyravimai neturi turėti žymios įtakos grunto džiūvimo laikui. Grunto perdažymo intervalas neturi viršyti 2 h, esant normaliai aplinkos temperatūrai (+15°C ir 65% santykinė drėgmė). Epoksidinis gruntas turi turėti ne mažiau 65 % sausų dalelių pagal tūrį ir turėti savo sudėtyje ≥ 10 % cinko fosfato. Grunto sausos dangos storis turi būti ne mažiau 70 μm.
- Tarpiniam antikorozinės dangos sluoksniui naudoti dviejų komponentų epoksidinius dažus, turinčius nedidelį lakių organinių medžiagų kiekį. Dažai savo sudėtyje privalo turėti geležies žėručio oksidų ir ne mažiau 80% sausų dalelių pagal tūrį. Aplinkos temperatūros svyravimai neturi turėti žymios įtakos dažų džiūvimo laikui. Tarpinio sluoksnio perdažymo intervalas neturi viršyti 10 h, esant normaliai aplinkos temperatūrai (+20°C ir 65% santykinė drėgmė), ir būtų įmanoma pasiekti

reikalaujamą SDS per vieną kartą. Tarpinio sluoksnio sausos plėvelės storis (SDS) turi būti ne mažesnis kaip reikalauja LST EN ISO 12944-5 standartas.

- Paviršiniam sluoksniui rekomenduojama naudoti aukšto blizgumo paviršines dangas, kad užtikrinti mažesnę teršalų prikibimą prie paviršiaus.

Kokybės kontrolė

Už naudojamų medžiagų ir atliekamų darbų kokybę atsako Rangovas. Rekomenduotina atlikti statybos techninės priežiūros inžinieriaus papildomą priežiūrą net ir dažant konstrukcijas dažymo ceche.

Antikorozinei dažymo sistemai naudojami produktai turi turėti atitinkamus dokumentus apie jų deklaruojamas savybes bei turi būti sertifikuoti Lietuvoje. Naudojamos dažymo medžiagos privalo turėti ISO 9001 ir 14001 kokybės sertifikatus.

Priežiūros metu kontroliuojami parametrai:

- paviršiaus paruošimas;
- aplinkos sąlygos;
- naudojamos medžiagos;
- dangos vienodumas, spalva, dengiamumas, defektai (raukšlėjimasis, kraterių susidarymas, oro pūslės, lupimasis, plyšiai, nuobėgos ir t.t.);
- sausos plėvelės storis (SDS);
- adhezija;
- dangos porėtumas.

Dažymo darbų vykdymas ir priežiūra pagal LST EN ISO 12944-7:2003.

TSK – 64. DEFORMACINĖS SIŪLĖS BETONINĖSE GRINDYSE ANT TAMPRAUS PAGRINDO

Bendri reikalavimai

Bendrus reikalavimus žiūrėti TSK-01.

Šiame skyriuje pateikiami pagrindiniai reikalavimai deformacinėms siūlėms, įrengiamoms betoninėse grindyse, betonuojamose ant sutankinto grunto, betoninio, šilumos izoliacijos, garso izoliacijos ar kito pagrindo.

Deformacinių siūlių funkcijos:

- Sumažinti įtempius betone, atsirandančius dėl betono susitraukimo kietėjant ir kintant temperatūrai;
- Sudaryti galimybę baigti atskiros zonos betonavimo darbus.

Rangovas turi paskirti kvalifikuotą ir patyrusį prižiūrėtoją, atsakingą už siūlių įrengimą, kuris prižiūrėtų darbą.

Deformacinių siūlių tipai

Deformacinės siūlės gali būti suformuotos:

- Įpjauant sukietėjusį betoną;
- Klojinio (siūlės profilio) pagalba;
- Į nesukietėjusį betoną įterpiant plyšius indukuojančius elementus.

Pagal siūlės leidžiamas grindų plokštės deformacijas deformacinės siūlės skirstomos į:

- Laisvas siūles;
- Suvaržytas siūles;
- Sujungtas siūles;
- Izoliuojančias siūles.

Reikalavimai deformacinėms siūlėms

Laisvos siūlės

Turi įgalinti kuo mažiau suvaržytas betoninės grindų plokštės deformacijas horizontalia kryptimi, atsirandančias dėl betono susitraukimo kietėjant ir temperatūrinių deformacijų. Deformacijos vertikalioje kryptimi turi būti maksimaliai apribotos.

Siūlės gali būti suformuotos įpjauant sukietėjusį betoną arba klojinio (siūlės profilio) pagalba.

Siūlių neturi kirsti grindų armatūra.

Horizontalios įrąžos praktiškai neperduodamos.

Vertikalios įrąžos perduodamos ir vertikalios deformacijos suvaržomos naudojant kaiščius su movomis arba kitus specialiai sukonstruotus mechanizmus.

Suvaržytos siūlės

Turi iš anksto numatytose vietose atlaisvinti įtempius betone, atsirandančius dėl betono susitraukimo kietėjant, ir įgalinti apribotas plokštės deformacijas horizontalioje kryptimi.

Siūlės gali būti suformuotos įpjaunant sukietėjusį betoną arba klojinio (siūlės profilio) pagalba.

Siūles turi kirsti grindų armatūra.

Horizontalias įrąžas perduoda siūlę kertanti armatūra.

Vertikalios įrąžos perduodamos ir vertikalios deformacijos suvaržomos siūles kertančios armatūros pagalba ir (siūles suformavus įpjaunant sukietėjusį betoną) dėl betono paviršių siūlėje susikabinimo.

Sujungtos siūlės

Formuojamos sudaryti galimybę baigti atskiros zonos betonavimo darbus, ne laisvos siūlės vietoje.

Siūlės turi būti suformuotos klojinio (siūlės profilio) pagalba.

Siūles turi kirsti grindų armatūra. Armatūros skerspjuvio plotas turi būti toks, kad siūlės vietoje neatsirastų plyšių.

Horizontalias ir vertikalias įrąžas perduoda siūlę kertanti armatūra.

Izoliuojančios siūlės

Siūlių paskirtis:

išvengti grindų plokštės ir gretimų arba plokštę kertančių konstrukcijų (arba/ir kitų statinio elementų) kontakto ir dėl to galimo grindų plokštės susitraukimo ar temperatūrinių deformacijų suvaržymo; izoliuoti grindų plokštę nuo galimų vibracijų šaltinių (vibracijas sukeliančių įrenginių pamatų ir pan.).

Siūlės turi būti suformuotos klojinio (siūlės profilio) pagalba.

Siūlė turi būti suformuota per visą grindų plokštės storį.

Siūlės plotis turi būti parinktas atsižvelgiant į galimas plokštės deformacijas.

Siūlės plotis turi būti parinktas atsižvelgiant į galimas vibracijų amplitudes.

Siūlės plotis turi būti toks, kad visos eksploatacijos metu siūlėje būtų išvengta kontakto tarp grindų plokštės ir gretimų ar siūlę kertančių konstrukcijų (arba/ir kitų statinio elementų) ir galimų vibracijų šaltinių.

Siūlės turi būti užpildytos elastingomis suspaudžiamomis medžiagomis, kurios nesukeltų esminių įtempių plokštėje, bet užtikrintų, kad į siūles, normaliai eksploatuojant, nepateks pašalinių medžiagų ir daiktų.

Siūlės turi būti užpildytos per visą grindų plokštės storį.

Deformacinių siūlių išdėstymas

Deformacinių siūlių išdėstymas turi būti suprojektuotas rengiant darbo projektą.

Jei darbo projekte pagrįstai nenurodyta kitaip, turi būti laikomasi šių reikalavimų:

Laisvomis deformacinėmis siūlėmis apribotų zonų ilgio ir pločio santykis neturi viršyti 1.5;

Suvaržytomis deformacinėmis siūlėmis apribotų zonų ilgio ir pločio santykis neturi viršyti 1.5;

- Didžiausi atstumai tarp įpjaunant sukietėjusį betoną formuojamų deformacinių siūlių neturi viršyti 6.0 m;
- Kampas tarp dviejų gretimų siūlių negali būti mažesnis nei 60°;
- Kampas tarp dviejų gretimų siūlių negali būti didesnis nei 200°;
- Aplink visas kliūtis, galinčias trukdyti grindų plokštės susitraukimo deformacijom turi būti įrengtos izoliuojančios siūlės;

- Siūlių vietose grindų neturi veikti iš anksto žinomos koncentruotos apkrovos.

Deformacinių siūlių užpildymas

Deformacinės siūlės užpildomos elastingomis medžiagomis (toliau – sandarikliais), kurios apsaugo siūlę nuo pašalinių medžiagų ir šiukšlių patekimo į siūlės vidų.

Sandarikliai gali būti skysti arba pastos konsistencijos.

Sandarikliai gali būti vieno komponento (kietėjantys vykstant reakcijai su aplinka) arba dviejų komponentų (kietėjantys vykstant reakcijai tarp komponentų).

Sandarikliai charakterizuojami:

- MAF (movement accomodation factor) parametru. Šis parametras rodo leistiną procentinę sandariklio deformaciją lyginant su pradiniu siūlės pločiu.
- Sukietėjusio sandariklio kietumą rodančiais parametrais (pav. Shore A)
- Sandarikliai turi būti parenkami grindų darbo projekte atsižvelgiant į:
 - Atstumus tarp siūlių;
 - Siūlių pločius;
 - Prognozuojamas siūlių deformacijas;
 - Grindų paviršiaus apdailą;
 - Aplinkos agresyvumo klasę;
 - Higieninius reikalavimus;
 - Aplinkos sąlygas darbų vykdymo metu.

Projektavimas

Grindų deformacinių siūlių darbo projektą turi paruošti projektuotojas, turintis analogiško darbo patirties.

Grindų deformacinių siūlių projektas turi būti grindų konstrukcijų darbo projekto dalis.

Atstumai tarp deformacinių siūlių turi būti pagrįsti skaičiavimais.

Deformacinių siūlių konstrukcija ir naudojami gaminiai turi būti parinkti atsižvelgiant į siūlėse galimas įrąžas ir deformacijas.

Turi būti įvertinta:

- Grindų plokštės konstrukcija;
- Nepalankiausi apkrovų deriniai;
- Statinio konstrukcijų ir kitų elementų galimos deformacijos;
- Galimos temperatūrinės deformacijos;
- Leistini skirtumai tarp siūlės skiriamų grindų zonų vertikalių deformacijų;
- Leistini didžiausi siūlių pločiai;
- Aplinkos agresyvumo klasė;
- Technologiniai reikalavimai;
- Higieniniai reikalavimai;
- Grindų apdailos tipas ir medžiagos;
- Estetiniai reikalavimai.

Darbo projekte turi būti nurodyta:

- Siūlių tipai;
- Siūlių įrengimo būdai;
- Siūlių įrengimo laikas (siūles įrenginėjant įpjaunant sukietėjusį betoną);
- Siūlių išdėstymas;
- Įrengimo mazgai;
- Naudojami gaminiai;
- Naudojamos medžiagos;
- Darbų vykdymo instrukcijos, atsižvelgiant į naudojamų gaminių ir medžiagų gamintojų rekomendacijas;
- Grindų zonų įrengimo eiliškumas;
- Leistini siūlių įrengimo nuokrypiai (užtikrinantys galutinės grindų konstrukcijos atitikimą statybos techniniams reglamentams, techninėms specifikacijom, ir rangovo statybos taisyklėms);
- Statybos techninės priežiūros metu kontroliuoti parametrai;
- Deformacinių siūlių priežiūros eksploatacijos metu instrukcijos.

Deformacinių siūlių įrengimas

Deformacinių siūlių įrengimas turi būti atliekamas pagal darbo projektą.

Darbų kontrolė

Darbus turi prižiūrėti kvalifikuotas ir patyręs asmuo.

Pagal darbų eiliškumą, prieš atliekant kitus darbus, turi būti surašyti ir įforminti dengtų darbų aktai.

Turi būti kontroliuojami ir registruojami parametrai, kurie nurodyti darbo projekte.

Tarp kontroliuojamų parametrų privalo būti bent šie duomenys:

- Deformacinių siūlių tipai;
- Deformacinių siūlių įrengimo būdas;
- Siūlių įpjovimo gylis (siūles įrenginėjant įpjaunant sukietėjusį betoną);
- Siūlėms įrengti naudojamų gaminių atitikimas darbo projektui;
- Siūlėms įrengti naudojamų medžiagų atitikimas darbo projektui;
- Siūlių padėties nuokrypa plane;
- Izoliuojančių siūlių pločiai;
- Izoliuojančių siūlių gylis;
- Izoliuojančių siūlių užpildymas elastingomis medžiagomis;
- Aplinkos sąlygų atitikimas sandariklių gamintojų rekomendacijom.

Leistini nuokrypiai

Leistini nuokrypiai turi būti nurodyti darbo projekte.

Leistini nuokrypiai turi užtikrinti galutinės grindų konstrukcijos atitikimą statybos techniniams reglamentams, projekto techninėms specifikacijom, ir rangovo statybos taisyklėms.

TSK – 71. HIDROIZOLIACIJA

Bendrieji reikalavimai

Ši specifikacija taikoma visiems konstrukcijų apsaugos nuo drėgmės įrengiant hidroizoliaciją darbams.

Hidroizoliacija gali būti:

- vertikaloji hidroizoliacija;
- horizontalioji hidroizoliacija.

Pagal paklojimo būdą ir veikimo principą hidroizoliacija skirstoma:

- tepamąją;
- klijuojamąją;
- savaime prilimpančią prie liejamo betono;
- įsiskverbiančią;
- montuojamą.

Taip pat gali būti naudojami hidrofobizuojamieji mišiniai, kurie betoną ir mūrą padaro atsparesnius drėgmei, antidruskiniai, antigrybeliniai ir panašūs priedai.

Tiekiamos hidroizoliacinės medžiagos turi turėti sertifikatus, gamintojo instrukcijas jų įrengimui ir naudojimui.

Teptinė hidroizoliacija

Teptinė hidroizoliacija – tai vienalytis, nelaidus vandeniui 3-4 mm storio mastikos sluoksnis, dengiantis izoliuojamąją konstrukciją.

Klijuojamoji hidroizoliacija

Klijuojamoji hidroizoliacija įrengiama klijuojant prie izoliuojamųjų paviršių ruloninę medžiagą vienu ar keliais sluoksniais.

Savaime prilimpanti prie liejamo betono hidroizoliacija

Savaime prilimpanti prie liejamo betono hidroizoliacija – tai nelaidi vandeniui membrana su papildomu paviršiaus sluoksniu arba paruošimu, užtikrinančiu sukibimą su ant membranos liejamo betonu. Hidroizoliacija montuojama prieš betonavimą ant klojinio ar betonavimui paruošto pagrindo.

Įsiskverbiančioji hidroizoliacija

Įsiskverbiančioji hidroizoliacija sumažina betono kapiliarinį pralaidumą, ją naudojant sienos nepraranda galimybės kvėpuoti. Šią hidroizoliaciją galima naudoti tiek pastato viduje, tiek išorėje. Įsiskverbiančiosios hidroizoliacinės medžiagos užpurškiamos ant švaraus ir šlapio betono paviršiaus. Šios rūšies hidroizoliacijos poveikis yra betone, todėl nereikalinga paviršiaus apsauga nuo pažeidimų užpilant gruntą ar vykdant statybos darbus.

Montuojamoji hidroizoliacija

Montuojamoji hidroizoliacija – apsauginių ekranų sukūrimas. Tam tikslui galima naudoti polimerines membranas – ilgaamžiškas, atsparias agresyviai aplinkai, atsparias konstrukcijų deformacijai ir grunto judėjimui. Tam, kad šios rūšies hidroizoliacija būtų efektyvi, turi pilnai funkcionuoti drenažinė sistema.

Projektavimas

Hidroizoliacijos įrengimo darbo projektą rengia specializuotas rangovas, atsižvelgdamas į pasirinktų medžiagų savybes ir gamintojo rekomendacijas. Projekte turi būti nurodyta:

- Projektiniai nuolydžiai, atitinkantys hidroizoliacinių medžiagų gamintojo rekomendacijas;
- Reikalavimai aplinkos sąlygoms darbų vykdymo metu;
- Reikalavimai pagrindo kokybei, drėgnumui;
- Pagrindo paruošimo medžiagos ir technologijos;
- Hidroizoliacinės medžiagos, jų sluoksnių skaičius ir storiai bei kiti dangų parametrai;
- Deformacinių siūlių įrengimo mazgai;
- Konstrukcijas kertančių inžinerinių komunikacijų sandarinimo mazgai;
- Kiti aktualūs mazgai.

Darbų kontrolė

Darbus turi prižiūrėti kvalifikuotas ir patyręs asmuo.

Turi būti kontroliuojami ir registruojami parametrai, kurie nurodyti darbo projekte.

Tarp kontroliuojamų parametrų privalo būti bent šie duomenys:

- Aplinkos sąlygos darbų vykdymo metu;
- Pagrindo paruošimo kokybė, nuolydžiai;
- Naudojamos medžiagos;
- Sluoksnių skaičius;
- Siūlių perdengimas;
- Hidroizoliacinių medžiagų priklijavimo kokybė;
- Deformacinių siūlių įrengimas;
- Konstrukcijas kertančių inžinerinių komunikacijų sandarinimo mazgų įrengimas.

TSK – 74. GARO IZOLIACIJA

Bendri reikalavimai

Šioje techninėje specifikacijoje pateikiami pagrindiniai reikalavimai:

- Garo izoliacijai karkasinėse sienų ir stogų konstrukcijose.

Reikalavimai konstrukcijų garo izoliacijai

Pralaidumas garams sd (pagal LST EN 1931+AC:2002)	≥500 m
Atsparumas plėšimui vinim (pagal LST EN 12310-1:2001)	≥150 N
Eksploatacijos temperatūra °C	-40 ≤ +80
Minimali atsparumo ugniai klasė (pagal EN ISO 11925 – 2)	E

Įrengimo darbai

Garus izoliuojantis sluoksnį įrengti taip, kad konstrukcijose nesikauptų drėgmė.

Garų izoliaciją įrengti nepertraukiamai visame šiltnamų konstrukcijų plote.

Garų izoliacija montuoti šiltojoje konstrukcijos pusėje.

Tvirtinti kabėmis arba dvipusio lipnumo juosta. Siūles perdengti ne mažiau kaip 150 mm.

Garų izoliacijoje neturi būti skylių, angų. Jei garų izoliaciją kerta komunikacijų vamzdžiai, kitos konstrukcijos - sandūrą užsandarinti papildomomis klijuojamomis juostomis. Sienų stogo garų izoliacijos plėvelės kraštus patikimai priklijuoti sandarinimo juostomis prie perdangų, kitų konstrukcijų.

Garų izoliacijos klijavimui prie konstrukcijų naudoti naudoti vidinę langų sandarinimo juostą arba garų izoliacijos gamintojo patvirtintas medžiagas.

TSK – 77. DRENAŽINIS LAKŠTAS VERTIKALIEMS PAVIRŠIAMS

Bendri reikalavimai

Šioje techninėje specifikacijoje pateikiami pagrindiniai reikalavimai:

- Drenažiniam lakštui, naudojamam vertikalių konstrukcijų ir jų izoliacijos apsaugai nuo grunto, paviršinio vandens nuvedimui į drenažą, gruntinio vandens hidrostatinio slėgio sumažinimui.

Reikalavimai drenažiniam lakštui

Drenažinis lakštas sudarytas iš duobėto lakšto, atlaikančio slėgį ir gamykloje prie jo pritvirtintos geotektilės sluoksnio, kuris apsaugo nuo smulkių dalelių patekimo į vandeniui drenuoti skirtą erdvę.

Duobėto lakšto medžiaga – HDPE.

SAVYBĖ	BANDYMO METODAS	REIŠMĖ	VIENETAS	VERTĖ
Tempimo stiprumas (išilgai/skersai)	LST EN ISO 10319:2015	Vidutinė	kN/m	≥ 25/25
Pailgėjimas trūkio metu (išilgai/skersai)	LST EN ISO 10319:2015	Vidutinė	%	≥ 20/20
Atsparumas veikiant trumpalaikiui gniuždymui	LST EN ISO 25619-2:2016	Vidutinė	kPa	≥ 250
Storis	LST EN ISO 9863:2016	Vidutinė	mm	≥ 10

Vandens nutekėjimas (pralaidumas) > 3,5 l/s × m

Gaminio ilgaamžiškumas, naudojant aplinkoje, kur pH yra tarp 4 ir 9, o temperatūra ≤ 25°C, ne mažiau kaip 50 metų.

Gaminys turi būti atsparus šaknims.

Gaminys turi būti nekenksmingas aplinkai.

Įrengimo darbai

Uždengti per 1 savaitę po įrengimo.

Kokybės kontrolė

Kontroliuojami parametrai:

naudojamos medžiagos savybės

dengiamo paviršiaus atitikimas projektiniam
klojamų sluoksnių perdengimas
paklotos medžiagos tvirtinimas (jei numatytas)
uždengimo nuo UV spindulių poveikio terminas

Leistini nuokrypiai

Medžiagos savybės – pagal bandymų standartus.

Dengiamo paviršiaus – pagal to paviršiaus įrengimo darbams leistinus nuokrypius.

Klojamų sluoksnių jungimas ar perdengimas $\pm 10 \%$

Uždengimo nuo UV spindulių poveikio terminas + 1 savaitė

TSK – 78. DRENAŽINIS LAKŠTAS ATVIRKŠTINIAMS STOGAMS

Bendri reikalavimai

Šioje techninėje specifikacijoje pateikiami pagrindiniai reikalavimai:

- Drenažiniam lakštui, naudojamam atvirkštinio stogo detalėje (išskyrus apželdintus stogus).

Reikalavimai drenažiniam lakštui

Drenažinis lakštas sudarytas iš duobėto lakšto, atlaikančio slėgį ir gamykloje prie jo pritvirtintos geotektilės sluoksnio, kuris apsaugo nuo smulkių dalelių patekimo į vandeniu drenuoti skirtą erdvę.

Duobėto lakšto medžiaga – HDPE.

SAVYBĖ	BANDYMO METODAS	REIKŠMĖ	VIENETAS	VERTĖ
Tempimo stiprumas (išilgai/skersai)	LST EN ISO 10319:2015	Vidutinė	kN/m	≥ 25/25
Pailgėjimas trūkio metu (išilgai/skersai)	LST EN ISO 10319:2015	Vidutinė	%	≥ 20/20
Atsparumas veikiant trumpalaikiui gniuždymui	LST EN ISO 25619-2:2016	Vidutinė	kPa	≥ 500
Storis	LST EN ISO 9863:2016	Vidutinė	mm	≥ 20
Drenuojamoji geba	LST EN ISO 12958:2010	Nuolydis 1% Nuolydis 2% Nuolydis 3%	l/s × m	≥ 0,8 ≥ 1,2 ≥ 1,4

Gaminio ilgaamžiškumas, naudojant aplinkoje, kur pH yra tarp 4 ir 9, o temperatūra ≤ 25°C, ne mažiau kaip 50 metų.

Gaminys turi būti atsparus šaknims.

Gaminys turi būti nekenksmingas aplinkai.

Įrengimo darbai

Uždengti per 1 savaitę po įrengimo.

Kokybės kontrolė

Kontroliuojami parametrai:

- naudojamos medžiagos savybės
- dengiamo paviršiaus atitikimas projektiniam
- klojamų sluoksnių perdengimas
- paklotos medžiagos tvirtinimas (jei numatytas)
- uždengimo nuo UV spindulių poveikio terminas

Leistini nuokrypiai

Medžiagos savybės – pagal bandymų standartus.

Dengiamo paviršiaus – pagal to paviršiaus įrengimo darbams leistinus nuokrypius.

Klojamų sluoksnių jungimas ar perdengimas $\pm 10 \%$

Uždengimo nuo UV spindulių poveikio terminas + 1 savaitė

TSK – 80. MEDINĖS KONSTRUKCIJOS

Bendri reikalavimai

Ši specifikacija taikoma visoms medinėms konstrukcijoms išskyrus elementus, skirtus vidaus apdailai.

Normatyviniai dokumentai

LST EN 335:2013 Medienos ir medienos gaminių ilgalaikiškumas. Naudojimo klasės: apibrėžtys, taikymas masyviajai medienai ir medienos gaminiams

LST EN 338:2016 Statybinė mediena. Stiprumo klasės

LST EN 350-2:2016 Medienos ir medienos gaminių ilgaamžiškumas. Medienos ir medienos medžiagų atsparumo biologiniams agentams bandymas ir klasifikavimas

LST EN 460:2023 Medienos ir medienos produktų ilgaamžiškumas. Nurodymai dėl tinkamumo

LST EN 599-1:2009+A1:2014 Medienos ir medienos gaminių ilgalaikiškumas. Profilaktinių medienos konservantų efektyvumas, nustatytas biologiniais bandymais. 1 dalis. Techniniai reikalavimai pagal naudojimo klases

LST EN ISO 898-1:2013 Tvirtinimo detalių iš anglinio ir legiruotojo plieno mechaninės savybės. 1 dalis. Nurodytų klasių varžtai, sraigčiai ir smeigės. Stambusis ir smulkusis sriegiai

LST EN 1313-1:2010 Apvalioji ir pjautinė mediena. Leidžiamieji nuokrypiai ir rekomenduojami matmenys. 1 dalis. Spygliuočių pjautinė mediena

LST EN 1611-1:2000 Pjautinė mediena. Spygliuočių medienos rūšiavimas pagal išvaizdą. 1 dalis. Europinės eglės, kėniai, pušys ir Duglaso pocūgės

LST EN 10230-1:2000 Plieninės vielos vinys. 1 dalis. Bendrojo pritaikymo nesupakuotos vinys

LST EN 14080:2013 Medinės konstrukcijos. Klijuotoji sluoksninė mediena ir klijuotoji masyvioji mediena. Reikalavimai

LST EN 14081-1:2016+A1:2019 Medinės konstrukcijos. Pagal stiprį surūšiuota stačiakampio skerspjuvio statybinė mediena. 1 dalis. Bendrieji reikalavimai

LST EN 14081-2:2018+A1:2022 Medinės konstrukcijos. Pagal stiprį surūšiuota stačiakampio skerspjuvio statybinė mediena. 2 dalis. Mašininis rūšiavimas; papildomieji reikalavimai, keliami tipo bandymams

Medžiagos ir gaminiai

Vientisosios pjautinės ir klijuotos sluoksninės medienos konstrukcijos gaminamos iš spygliuočių medienos: pušies (*Pinus sylvestris*, PNSY), eglės (*Abies alba/abies alba*) arba maumedžio (*Larix decidua*, LADC).

Klijuotosios sluoksninės medienos stiprumo klasės GL24c, GL28h ir GL32c pagal LST EN 14080:2013. Lamelės turi būti rūšiuotos pagal stiprį, pagal LST EN 14081-1:2016+A1:2019.

Vientisosios medienos ruošinių stiprumo klasės turi atitikti LST EN 338:2016, o skerspjuvio matmenų tikslumas turi tenkinti ir LST EN 1313-1:2010 standartų reikalavimus.

Vientisoji pjautinė mediena turi būti vizualiai surūšiuota pagal LST EN 1611-1:2000, arba mašininiu būdu pagal LST EN 14081-2:2018+A1:2022 į stiprumo klases pagal LST EN 338:2016.

Klijuotosios sluoksninės medienos skerspjuvio lamelių storis turi būti ne didesnis kaip 3 cm konstrukcijoms eksploatuojamoms 3, 4 ir 5 naudojimo klasėse, ir ne didesnis kaip 4,5 cm konstrukcijoms eksploatuojamoms 1 ir 2 naudojimo klasėse pagal LST EN 335:2013.

GL28h klasės klijuotosios sluoksninės medienos gamybai naudojamų vientisosios medienos ruošinių stiprumo klasė turi būti T18.

Didžiausi leistini nuokrypiai nuo projektinių konstrukcijų matmenų klijuotai sluoksninei medienai – pagal LST EN 14080:2013 12 ir 13 lenteles.

Medinių elementų vidutinis medienos drėgnis statybos metu turi būti ne didesnis kaip 15 %.

Medinės sluoksninės klijuotos konstrukcijos turi būti gaminamos specializuotoje gamykloje, turinčioje atitinkamus įrengimus ir reikiamą kokybės kontrolės sistemą, o gaminiamas suteikiamas atitiktis Europos standartams sertifikatai.

Visi medienos gaminiai turi turėti kokybės atitiktis sertifikatus, kuriuose nurodyta: medienos veislė, stiprumo klasė, rūšiavimo ir stiprumo klasės nustatymo būdas, medienos drėgnis, matmenų nuokrypos. Visi mediniai elementai turi būti obliuoti. Elementų briaunos turi būti užapvalintos 3-5 mm spinduliu.

Medienos savybės

Vientisosios medienos fizikinių ir mechaninių savybių charakteristinių rodiklių reikšmės

Stiprumo klasės		C14	C16	C18	C22	C24	C27	C30	C35	C40
		Stiprio reikšmės (MPa)								
Lenkimas	$f_{m,k}$	14	16	18	22	24	27	30	35	40
Tempimas išilgai pluoštų	$f_{t,0,k}$	8	10	11	13	14	16	18	21	24
Tempimas skersai pluoštų	$f_{t,90,k}$	0,3	0,3	0,3	0,3	0,4	0,4	0,4	0,4	0,4
Gniuždymas išilgai pluoštų	$f_{c,0,k}$	16	17	18	20	21	22	23	25	26
Gniuždymas skersai pluoštų	$f_{c,90,k}$	4,3	4,6	4,8	5,1	5,3	5,6	5,7	6,0	6,3
Šlytis (kirpimas) išilgai pluoštų	$f_{v,k}$	1,7	1,8	2,0	2,4	2,5	2,8	3,0	3,4	3,8
		Modulių reikšmės (10^3 MPa)								
Vidutinis tamprumo išilgai pluošto modulis	$E_{0,mean}$	7	8	9	10	11	12	12	13	14
5% tamprumo išilgai pluošto modulis	$E_{0,05}$	4,7	5,4	6,0	6,7	7,4	8,0	8,0	8,7	9,4

Vidutinis tamprumo skersai pluošto modulis	$E_{90,mean}$	0,23	0,27	0,30	0,33	0,37	0,40	0,40	0,43	0,47
Vidutinis šlyties modulis	G_{mean}	0,44	0,50	0,56	0,63	0,69	0,75	0,75	0,81	0,88
Tankio reikšmės (kg/m ³)										
Tankis	ρ_k	290	310	320	340	350	370	380	400	420
Vidutinis tankis	ρ_{mean}	350	370	380	410	420	450	460	480	500

Klijuotos medienos fizikinių ir mechaninių savybių charakteristinių rodiklių reikšmės

Stiprumo klasės		GL24h	GL28h	GL32h	GL36h
Stiprio reikšmės (MPa)					
Lenkimas	$f_{m,g,k}$	24	28	32	36
Tempimas išilgai pluoštų	$f_{t,0,g,k}$	16,5	19,5	22,5	26
Tempimas skersai pluoštų	$f_{t,90,g,k}$	0,4	0,45	0,5	0,6
Gniuždymas išilgai pluoštų	$f_{c,0,g,k}$	24	26,5	29	31
Gniuždymas skersai pluoštų	$f_{c,90,g,k}$	2,7	3,0	3,3	3,6
Šlytis (kirpimas) išilgai pluoštų	$f_{v,g,k}$	2,7	3,2	3,8	4,3
Modulių reikšmės (10 ³ MPa)					
Vidutinis tamprumo išilgai pluošto modulis	$E_{0,g,mean}$	11,60	12,60	13,70	14,70
5% tamprumo išilgai pluošto modulis	$E_{0,05,g}$	9,40	10,20	11,10	11,90
Vidutinis tamprumo skersai pluošto modulis	$E_{90,g,mean}$	0,39	0,42	0,46	0,49
Vidutinis šlyties modulis	$G_{g,mean}$	0,72	0,78	0,85	0,91
Tankio reikšmės (kg/m ³)					
Tankis	ρ_{gk}	380	410	430	450

Medienos apdorojimas antiseptikais ir antipireniais

Visa mediena, išskyrus naudojamą vidaus apdailai, turi būti apdorota paviršiniu padengimu tepant arba mirkant.

Mediena gali būti apdorota arba kompleksiniu preparatu kartu apsaugančiu ir nuo biologinių poveikių ir padidinančiu atsparumą gaisrui arba kiekvienu preparatu ar mišiniu atskirai.

Apdorojimo mišiniai, kurie gaminami vietoje, turi būti ruošiami griežtai laikantis instrukcijų. Patentuoti mišiniai negali būti skiedžiami, jie naudojami tik pagal gamintojo instrukcijas.

Jeigu kitaip nenurodoma, mediena padengiama dviem sluoksniais apsauginio mišinio, kuris tepant įsigeria į paviršių.

Tarp pirmo ir antro padengimo apsauginiais mišiniais turi praeiti pakankamai laiko, kad po pirmo padengimo paviršius būtų visai sausas.

Į apsauginius mišinius, naudojamus tepimui ar purškimui, turi būti pridėta pigmento, kur tai netrukdo apdailai, kad būtų galima atskirti padengtus paviršius.

Tiek atviri mediniai elementai turi būti padengti antipireniais, padidinančiais paviršinį ugniai atsparumą iki B-s3,d2 klasės.

Mediena turi turėti natūralų ilgaamžiškumą pagal LST EN 350-2:2016 konkrečiai naudojimo klasei, nustatytai pagal LST EN 335:2013, arba turi būti apsauginis apdorojimas, parinktas pagal LST EN 335:2013 ir LST EN 460:2023. Medienos impregnantai turi būti parinkti pagal medienos biologinio pavojingumo klasę (standartas LST EN 335:2013) ir turi tenkinti LST EN 599-1:2009+AI:2014 standarto reikalavimus.

Visi lauke esantys mediniai konstrukciniai elementai turi būti apdoroti tirpalais, apsaugančiais nuo biologinių poveikių.

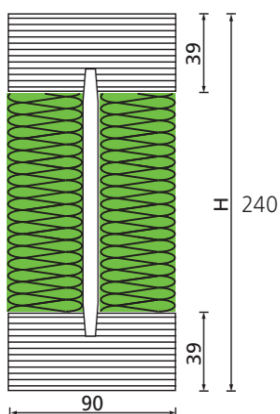
Visa mediena į statybos aikštelę turi būti pristatyta apdorota antiseptikais ir antipireniais ir privalo turėti sertifikatą, patvirtinantį šį apdorojimą. Sertifikate turi būti nurodyta:

- organizacija (firma), atlikusi apdorojimą;
- antiseptiko ar antipireno rūšis;
- apdorojimo metodas;
- apsauginio mišinio sunaudojimas (pagal sausos druskos masę 1 m³ medienos);
- apsauginio mišinio įsiskverbimo į medieną gylis.

Medienos apsaugos priemonės parinkti atsižvelgiant į projekto architektūrinės dalies reikalavimus konstrukcijų matomiems paviršiams. Prieš padengiant konstrukcijas dangomis, pateikti pavyzdžius ir suderinti sprendinius su projekto vadovu.

Stogo ilginiai

Tarp arkų suprojektuoti 240 mm aukščio dvitėjinio skerspjuvio mediniai ilginiai. Ilginiai sudaryti iš dviejų komponentų: apatinė bei viršutinė lentynos ir jas jungianti medienos plaušo sienelė su šiltinimu. (STEICO joist arba analogas).



Ilginio aukštis h [mm]	Charakteristinė lenkimo momento reikšmė [kNm]	Charakteristinė skersinės jėgos reikšmė [kN]	Lenkiamasis standumas EI_{joist} [$N \cdot mm^2 \cdot 10^9$]	Skersinis standumas GA_{joist} [MN]
240	19.28	17.32	1,056	3.18

Reikalavimai medinių elementų jungimo priemonėms

Metaliniai elementai, metalinės jungčių detalės ir jungimo priemonės turi būti atsparūs korozijai, arba apsaugoti nuo korozijos.

Vinys turi atitikti standarto LST EN 10230-1:2000 reikalavimus.

Varžtų mechaniniai rodikliai turi atitikti LST EN ISO 898-1:2013 reikalavimus. Taip pat varžtai gali būti gaminami iš karštai valcuotojo plieno atitinkančio standartų nuo LST EN 10025-1 iki LST EN 10025-4 reikalavimus. Ilgasriegiai (strypai su sriegiu per visą koto ilgį) pagal standartą DIN 975 gali būti naudojami jungtyse tik tempimo jėgoms perimantiems varžtams konstruoti. Plieniniai kaiščiai turi būti gaminami iš S235, S275 arba S355 stiprumo klasės normalizuoto suvirinamojo smulkiagrūdžio konstrukcinio plieno pagal LST EN 10025-3:2019.

Jei projekte nenurodyta kitaip, skylės medienoje varžtams turi būti 1 mm mažesnės arba lygios varžto skersmeniui. Medsraigčiams skylės gręžiamos, kai jų išorinio sriegio skersmuo didesnis kaip 6 mm. Jungtims naudojant savisriegius medsraigčius, gręžiamos skylės turi būti nurodytos projekte.

Poveržlės po varžtų galvute ir veržlėmis naudojamos praplatintos, kurių išorinis skersmuo ne mažesnis kaip $3d$ (d - varžto skersmuo) ir storis - $0,3d$. Veržlių įveržimas turi būti toks, kad neatsirastų medienos pažaidų po poveržlėmis, o poveržlės įglemžimo gylis turi būti ne didesnis kaip 2 mm.

Atstumai tarp virbalinių jungių centrų ir nuo jungės centro iki medinių elementų galo (krašto) turi būti ne mažesni už minimalius, nurodytus LST EN 1995-1-1 8 skirsnyje.

Didelių gabaritų konstrukcijos

Rengiant darbo projektą galima numatyti didelių gabaritų konstrukcijų (stogą laikančių arkų) sudalinimą dalimis transportavimo metu. Prieš montavimą konstrukcija turi būti patikimai sujungta. Atskirų transportuojamų dalių jungtis turi būti suprojektuota taip, kad sumontuotos konstrukcijos skaičiuojamoji schema nepakistų, o mechaninis atsparumas išliktų pakankamas.

Laikančiųjų medinių konstrukcijų įrengimas

Medines konstrukcijas transportuojant, sandėliuojant, montuojant reikia apsaugoti nuo ilgo nepalankių atmosferos veiksnių poveikio, kiek galima mažiau kartų perkrauti, o antiseptikuotus bei įmirkytus antipireninėmis medžiagomis gaminius apsaugoti, kad nesudrėktų.

Konstrukcijas su defektais, atsiradusiais transportuojant, sandėliuojant arba kitais būdais ir kurių negalima pašalinti statybos aikštelėje, montuoti draudžiama.

Laikančiųjų medinių konstrukcijų matmenų nukrypimai nuo projektinių neturi viršyti leistinų.

Klijuoto medžio konstrukcijų montavimą galima pradėti tik visiškai užbaigus gelžbetoninių monolitinių atramų įrengimo darbus ir turint objekte visas reikalingas atramines metalines detales ir jungimo elementus.

Medines laikančias konstrukcijas laikantys atraminiai paviršiai turi būti išlyginti. Atramų konstrukcijų matmenų nukrypimai nuo projektinių neturi viršyti leistinų.

Atraminuose paviršiuose turi būti pažymėtos laikančiųjų konstrukcijų ašys, apsirūpinta laikiniais fiksavimo ir tvirtinimo elementais bei visomis reikalingomis jungimo ir tvirtinimo detalėmis.

Montavimo eiga turi užtikrinti visų sumontuotų pastato elementų pastovumą ir geometrinį nekintamumą visose montavimo stadijose.

Konstrukcijos turi būti montuojamos taip, kad jas būtų galima kuo greičiau uždengti nuo lietaus ir tiesioginių saulės spindulių poveikio.

Montuojant klijuotas medžio konstrukcijas neleistina viršyti leistinų elementų montavimo nuokrypių.

Leistini konstrukcijų ir montavimo nuokrypiai

Nuokrypio pavadinimas	Leistinas nuokrypis, mm
Skerspjūvio matmenys	± 2
Elemento ilgis	± 0,1% elemento ilgio
Atramų altitudė	± 10
Atramų centro padėtis plane	± 10
Atstumas tarp konstrukcijų elementų ašių	± 10
Vertikalių briaunų posvyris nuo vertikalės	≤0,003 (3 mm / 1 m)
Atstumai tarp varžtų ar medvaržčių centrų	± 2
Atstumai tarp vinių centrų	± 5

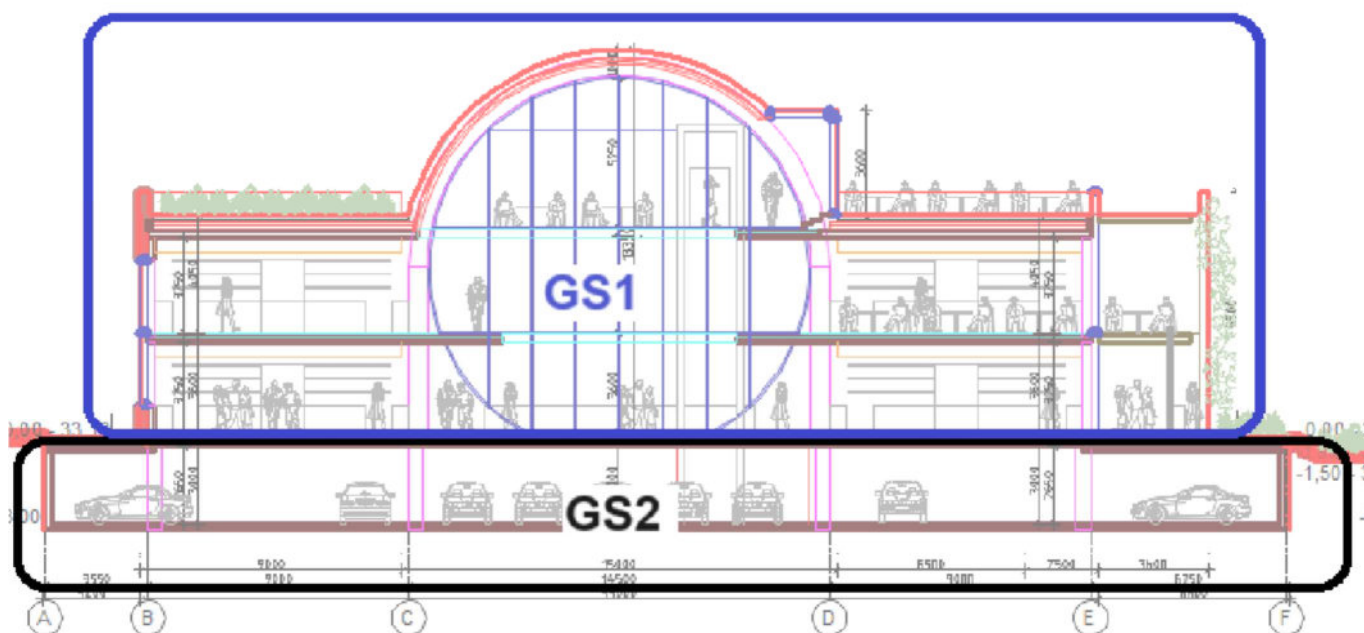
TSK – 91. KONSTRUKCIJŲ GAISRINĖS GEBOS REIKALAVIMAI

Bendrieji reikalavimai

Pastato laikančias konstrukcijas, užtikrinančias jo pastovumą ir geometrinį nekintamumą, sudaro: atraminės sienos, vidinės laikančiosios sienos, kolonos, sijos, perdangų ir denginio plokštės. stogo arkos.

Gaisrinių skyrių formavimas

Projektuojamas administracinės paskirties pastatas su kitomis visuomeninėmis patalpomis, kurios išdėstytos 1-3 a. su požeminiu automobilių saugyklos aukštu. Gaisrinių skyrių schema:



1 pav. Pastatas ir jo gaisriniai skyriai

Pastatas gaisrinės saugos požiūriu yra suskirstomas į 2 gaisrinius skyrius:

- 1) 1 gaisrinis skyrius (I atsparumo ugniai, 3 gaisro apkrovos, toliau- 1 GS) - antžeminės administracinės paskirties patalpos su kitomis visuomeninės paskirties patalpomis;
- 2) 2 gaisrinis skyrius (I atsparumo, 1 gaisro apkrovos, toliau- 2 GS) - požeminės automobilių saugyklos patalpos numatoma pastato požeminiame aukšte.

Konstrukcijoms keliami reikalavimai:

Pastato atsparumo ugniai laipsnis	Gaisro apkrovos kategorija	Statinio gaisrinio skyriaus konstrukcijų elementų atsparumas ugniai ne mažesnis kaip (min.)							
		Gaisrinių skyrių atskyrimo sienos ir perdangos	Gaisrinių skyrių laikančios konstrukcijos	Laikančiosios konstrukcijos	Lauko siena	Aukštų perdangos, eksploatuojamas stogas	Stogai	Laiptinės	
								Vidinės sienos	Laiptatakliai ir aikštelės
I	3	REI180 ²	R180 ²	R60 ¹	RN ³	REI45 ¹	RE 20 ⁴	REI 60	R 45 ⁵
I	1	REI180 ¹	R180 ¹	R180 ¹	REI180 ¹	REI180 ¹	REI 180 ¹	REI 120	R 60 ⁵

- (1) Konstrukcijoms įrengti naudojami ne žemesnės kaip A2–s3, d2 degumo klasės statybos produktai.
- (2) Konstrukcijoms įrengti naudojami ne žemesnės kaip A2–s2, d0 degumo klasės statybos produktai.
- (3) Visame statinyje įrengiama stacionarioji gaisrų gesinimo sistema.
- (4) Stogą laikančiosioms konstrukcijoms (gegnėms, grebėstams ir pan.) įrengti naudojami ne žemesnės kaip B–s3, d2 degumo klasės statybos produktai.
- (5) Netaikoma laiptatakams ir aikštelėms, laiptus laikančiosioms dalims, kurios nuo kitų pastato patalpų atskirtos nustatyto atsparumo ugniai vidinėmis priešgaisrinėmis sienomis ir angų užpildais, atitinkančiais 3 lentelės reikalavimus.

Plieninės konstrukcijos

Plieninių konstrukcijų reikiamas atsparumas ugniai pasiekiamas jas dažant atsparumą ugniai padidinančiais dažais.

Gelžbetoninės konstrukcijos

Visų gelžbetoninių konstrukcijų atsparumas ugniai užtikrinamas išlaikant minimalius reikalingus skerspjūvio matmenis ir reikiamą apsauginį betono sluoksnį.

Kolonos

Ugniaatsparumas	Minimalus gabaritas	Minimalus atstumas iki pagrindinės armatūros centro	Pastabos
R 180	350 mm	45 mm ⁽¹⁾	Skerspjūvio išnaudojimas iki 20%
R 180	350 mm	63 mm ⁽¹⁾	Skerspjūvio išnaudojimas iki 50%
R 180	450 mm	70 mm ⁽¹⁾	Skerspjūvio išnaudojimas iki 70%

Ugniaatsparumas	Minimalus gabaritas	Minimalus atstumas iki pagrindinės armatūros centro	Pastabos
R 60	200 mm 300 mm	36 mm 31 mm	Skerspjuvio išnaudojimas iki 50%
R 60	250 mm 350 mm	46 mm 40 mm	Skerspjuvio išnaudojimas iki 70%
R 60	155 mm	25 mm	Skerspjuvio išnaudojimas iki 70%; Poveikis tik iš vienos pusės
R 30	200 mm	25 mm	Skerspjuvio išnaudojimas iki 50%
R 30	200 mm 300 mm	32 mm 27 mm	Skerspjuvio išnaudojimas iki 70%
R 30	155 mm	25 mm	Skerspjuvio išnaudojimas iki 70%; Poveikis tik iš vienos pusės

(1) Mažiausiai 8 išilginiai strypai.

Sienos

Ugniaatsparumas	Minimalus storis	Minimalus atstumas iki pagrindinės armatūros centro	Pastabos
REI 180	200 mm 180 mm	55 mm 40 mm	Veikiama iš dviejų pusių Veikiama iš vienos pusės
REI 60	140 mm 130 mm	10 mm 10 mm	Veikiama iš dviejų pusių Veikiama iš vienos pusės

Perdangos (dviem kryptim dirbančios plokštės)

Ugniaatsparumas	Minimalus storis	Minimalus atstumas iki armatūros centro	Pastabos
REI 180	150 mm	40 mm	
REI 60	80 mm	15 mm	(turi būti išlaikomi apsauginiai betono sluoksnių storiai)
REI 30	60 mm	10 mm	(turi būti išlaikomi apsauginiai betono sluoksnių storiai)

Detalius reikalavimus, keliamus atskiroms konstrukcijoms, ir konstrukcijų ugniaatsparumo skaičiavimus žiūrėti projekto gaisrinės saugos dalyje.

TSK – 101. GRINDŲ ANT GRUNTO PAGRINDŲ ĮRENGIMO DARBAI

Bendri reikalavimai. Reikalavimų taikymo sritis

Šiame skyriuje pateikiami pagrindiniai reikalavimai grindų ant grunto pagrindų įrengimo darbams. Šiuos darbus sudaro:

- natūralaus grunto pagrindo paruošimas,
- dirbtinio pagrindo grindų konstrukcijai įrengimas.

Natūralaus grunto pagrindo paruošimas

Darbai turi būti atliekami vadovaujantis TSK – 10. Žemės darbai.

Gruntas turi būti be organinių priemaišų. Esamas gruntas išlyginamas projektinėje altitudėje ir sutankinamas iki projekte nurodytų parametrų.

Jei esamo grunto charakteristikos neleidžia pasiekti reikiamų parametrų, reikia jį pakeisti arba pagerinti sustiprinant riškliais. Minimalus pagerinamo sluoksnio storis – 250 mm.

Pagrindo pagerinimas sustiprinant riškliais turi būti atliekamas pagal Gruntų pagerinimo ir sustiprinimo riškliais metodinius nurodymus MN GPSR 12, patvirtintus Lietuvos automobilių kelių direkcijos prie Susisiekimo ministerijos direktoriaus 2012 m. birželio 28 d. įsakymu Nr. V-161 „Dėl Gruntų pagerinimo ir sustiprinimo riškliais metodinių nurodymų MN GPSR 12 patvirtinimo“.

Pagrindų savybėms pagerinti ir suvienodinti gali būti naudojami geotinklai bei geotekstilė.

Dirbtinio pagrindo grindų konstrukcijai įrengimas

Dirbtinis grindų pagrindas įrengiamas ant paruošto natūralaus grunto pagrindo.

Dirbtinis pagrindas susideda iš dviejų sluoksnių: apatinio ir viršutinio.

Vandens kiekis nesurištuosiuose mineralinių medžiagų mišiniuose ir gruntuose prieš jų panaudojimą ir sutankinimą turi būti artimas optimaliam. Bendroji taisyklė yra ta, kad neturi būti mažiau kaip 90% pagal LST EN 13286-2:2010 nustatyto optimalaus vandens kiekio.

Apatiniam sluoksniui naudojamas vidutinio stambumo šalčiui atsparus smėlis (pagal LST 1331:2022). Smėlio sluoksnis sutankinamas iki projekte nurodytų parametrų.

Viršutiniam sluoksniui naudojamas 0/32 frakcijos žvyras arba skaldos - žvyro mišinys. Didžiausias mineralinių dulkių kiekis (išbiros per 0,063 mm akučių sietą masės procentais) $\leq 3\%$. Žvyro pralaidumo vandeniui koeficientas, nustatytas pagal standartą LST EN ISO 17892-11,:2019 turi būti – $k \geq 5 \times 10^{-4}$ m/s; Žvyro arba skaldos - žvyro mišinys sluoksnis sutankinamas iki projekte nurodytų parametrų.

Kokybės kontrolė


Kontroliuojami parametrai:

- Esamo grunto išlyginimo altitudė ir lygumas
- Esamo grunto sutankinimas (bandymas štapu)
- Pagerinamo sustiprinant riškliais esamo grunto storis (jei tokie darbai atliekami)

- Dirbtiniams pagrindams naudojamo grunto sudėties, drėgnumo ir vandens pralaidumo atitikimas reikalavimams
- Dirbtinių pagrindų sluoksnių storiai
- Dirbtinių pagrindų sluoksnių sutankinimas (bandymas dinamiu štampu)
- Dirbtinių pagrindų viršutinio sluoksnio viršaus altitudės ir lygumas

Leistini nuokrypiai

Esamo grunto išlyginimo altitudė ir lygumas	+25 ... - 100 mm nuo projekcinės altitudės
Esamo grunto sutankinimas (bandymas štampu)	Turi būti pasiekta projekcinė reikšmė; Leistini skirtumai tarp gretimų (4 m atstumu) bandymų ≤ 30 %.
Pagerinamo sustiprinant rišikliais esamo grunto storis	+100 ... - 50 mm nuo projekcinės reikšmės
Dirbtiniams pagrindams naudojamo grunto sudėtis	Neleistini
Dirbtiniams pagrindams naudojamo grunto drėgnumas	+20 % ... -20 %
Dirbtiniams pagrindams naudojamo grunto vandens pralaidumo koeficientas	+500 % ... -10 %
Dirbtinių pagrindų sluoksnių storiai	+10 % ... -10 %
Dirbtinių pagrindų sluoksnių sutankinimas	Turi būti pasiekta projekcinė reikšmė; Leistini skirtumai tarp gretimų (4 m atstumu) bandymų ≤ 30 %.
Dirbtinių pagrindų viršutinio sluoksnio viršaus altitudės ir lygumas	+10 ... - 25 mm nuo projekcinės altitudės

0	2025-01	Statybos leidimui, konkursui ir statybai		
LAIDA	DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)		
PROJEKTUOTOJAS	KVAL. PATV. DOK. NR.	PAREIGOS	VARDAS, PAVARDĖ	PARAŠAS
G.Janulytės-Bernotienės studija	A117	PV	Gražina Janulytė-Bernotienė	
	19668	KPDV	Audrius Ražaitis	

SPRENDINIUS PAGRINDŽIANTYS SKAIČIAVIMAI

Turinys

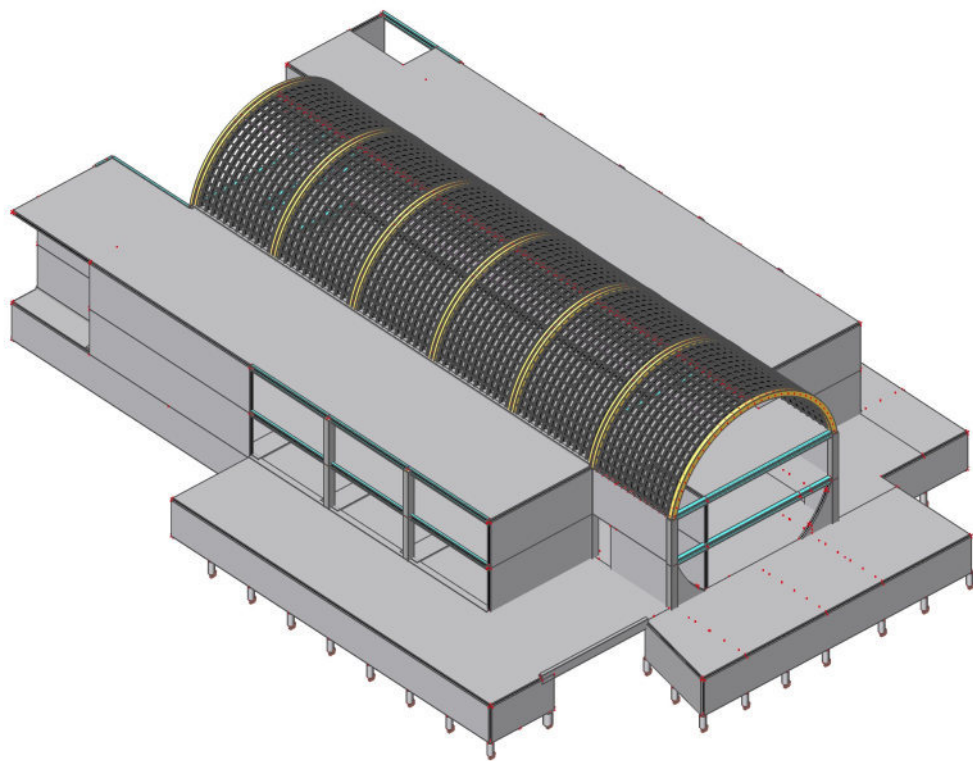
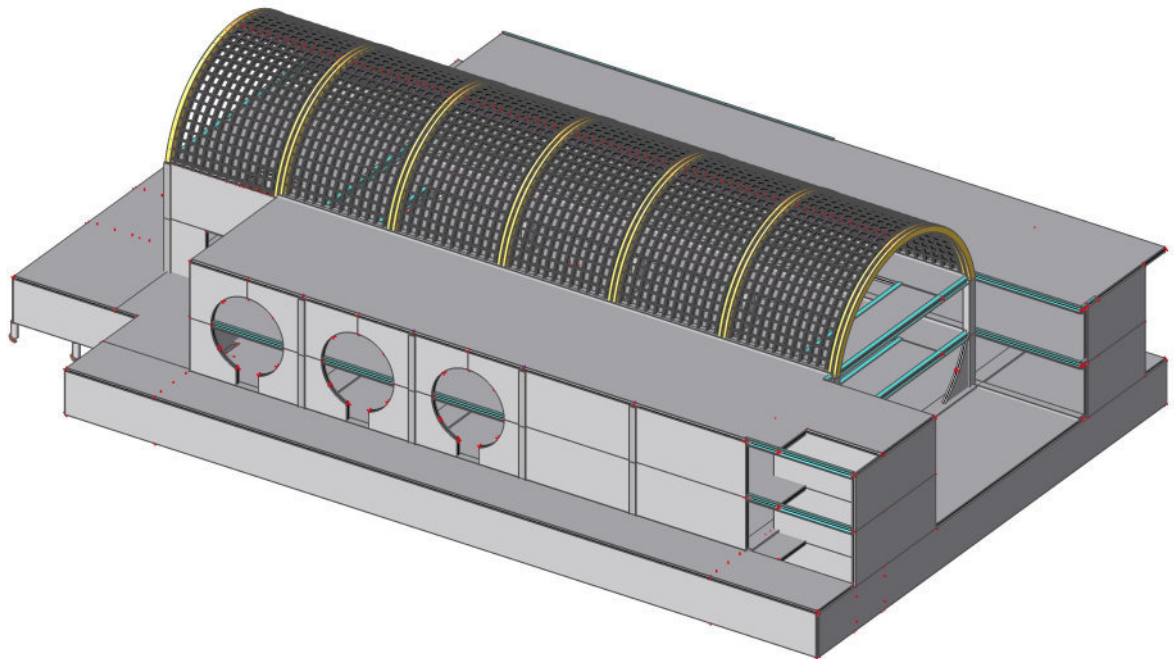
Skyrius	Puslapio žymuo
Bendrieji duomenys	BEN 1 – BEN 69
Apkrovos	APK 1 – APK 10
Pamatų skaičiavimai	PAM 1 – PAM 66
Elementų armavimo skaičiavimai	ARM 1 – ARM 47
Išvados dėl skaičiavimo rezultatų	

1. Turinys

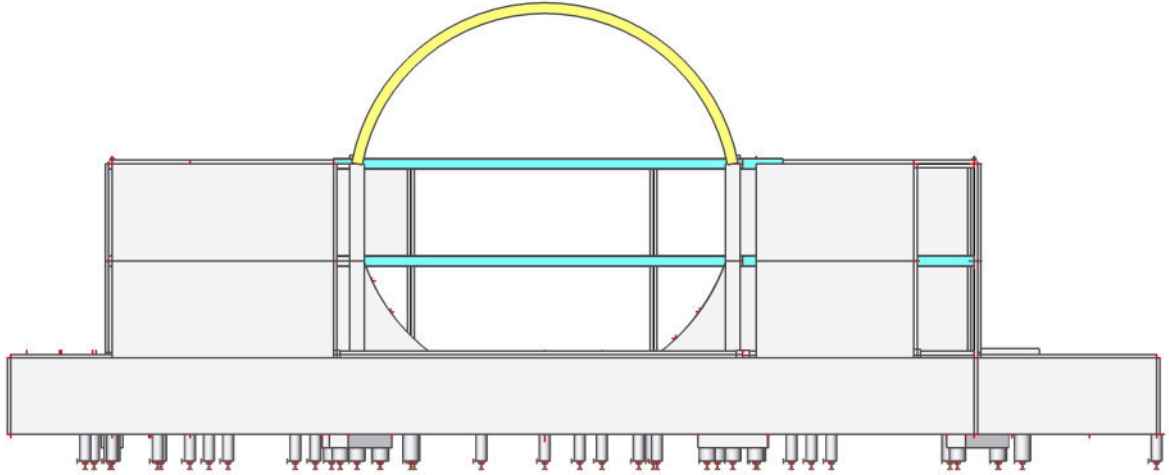
1. Turinys	1
2. Skaičiuojamasis modelis	2
2.1. Aksonometrinis vaizdas	2
2.2. Vaizdas X ašies kryptimi	3
2.3. Vaizdas Y ašies kryptimi	3
2.4. Vaizdas plane	4
3. Medžiagos	5
4. Skerspjūviai	5
5. Apkrovos	16
5.1. Apkrovų tipai	16
5.1.1. Apkrovų tipai - SW	16
5.1.2. Apkrovų tipai - DL1	16
5.1.3. Apkrovų tipai - DL2	17
5.1.4. Apkrovų tipai - LL1	17
5.1.5. Apkrovų tipai - LL2	17
5.1.6. Apkrovų tipai - LL3	18
5.1.7. Apkrovų tipai - SL	18
5.1.8. Apkrovų tipai - INZ	19
5.2. Apkrovų grupės	19
5.3. Apkrovų kombinacijos	20
5.4. Rezultatų klasės	21
6. Atraminės reakcijos (taškinės)_Rz_ULS	23
7. Atraminės reakcijos (taškinės)_Rz_SLS	24
8. Atraminės reakcijos (linijinės)_Rz_ULS	25
9. Atraminės reakcijos (linijinės)_Rz_SLS	26
10. Įrašos kolonose_0 aukštas_N_ULS	27
11. Įrašos kolonose_1 aukštas_N_ULS	32
12. Įrašos kolonose_2 aukštas_N_ULS	37
13. Momentai 0A perdangoje_Mx-max_ULS	42
14. Momentai 0A perdangoje_Mx-min_ULS	43
15. Momentai 0A perdangoje_My-max_ULS	44
16. Momentai 0A perdangoje_My-min_ULS	45
17. Momentai 0A perdangos sijose_My_ULS	46
18. Skersinės jėgos 0A perdangos sijose_Vz_ULS	47
19. Ašinės jėgos 0A perdangos sijose_N_ULS	48
20. Taškų poslinkiai 0A perdangos lygyje_Uz_SLS	49
21. Momentai 1A perdangoje_Mx-max_ULS	50
22. Momentai 1A perdangoje_Mx-min_ULS	51
23. Momentai 1A perdangoje_My-max_ULS	52
24. Momentai 1A perdangoje_My-min_ULS	53
25. Momentai 1A perdangos sijose_My_ULS	54
26. Skersinės jėgos 1A perdangos sijose_Vz_ULS	55
27. Ašinės jėgos 1A perdangos sijose_N_ULS	56
28. Taškų poslinkiai 1A perdangos lygyje_Uz_SLS	57
29. Momentai 2A perdangoje_Mx-max_ULS	58
30. Momentai 2A perdangoje_Mx-min_ULS	59
31. Momentai 2A perdangoje_My-max_ULS	60
32. Momentai 2A perdangoje_My-min_ULS	61
33. Momentai 2A perdangos sijose_My_ULS	62
34. Skersinės jėgos 2A perdangos sijose_Vz_ULS	63
35. Ašinės jėgos 2A perdangos sijose_N_ULS	64
36. Taškų poslinkiai 2A perdangos lygyje_Uz_SLS	65
37. Momentai stogo sijose_My_ULS	66
38. Skersinės jėgos stogo sijose_Vz_ULS	67
39. Ašinės jėgos stogo sijose_N_ULS	68
40. Taškų poslinkiai stogo sijose_Uz_SLS	69

2. Skaičiuojamasis modelis

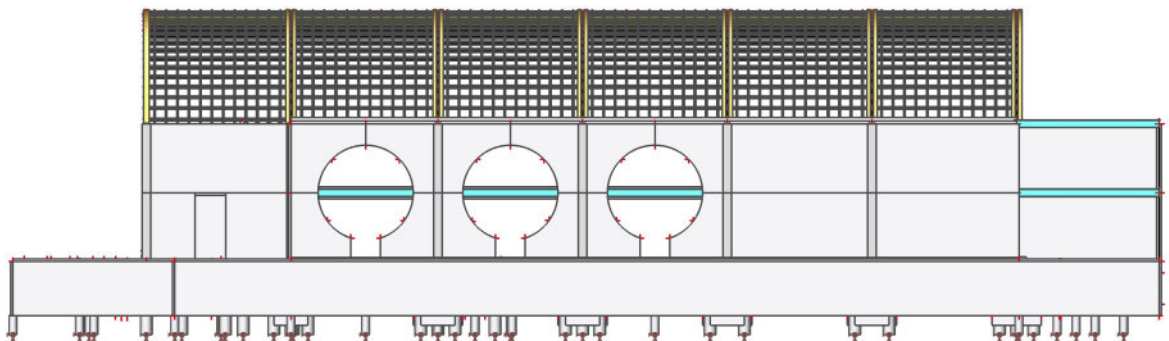
2.1. Aksonometrinis vaizdas



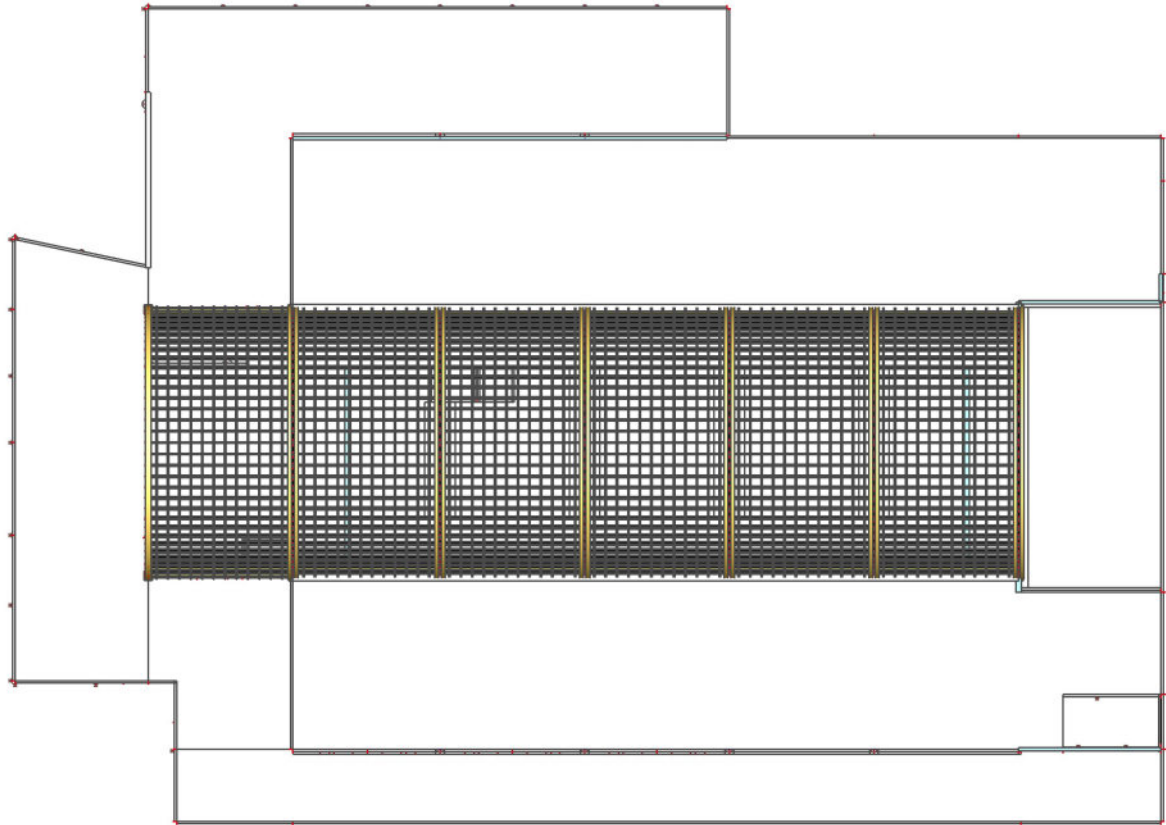
2.2. Vaizdas X ašies kryptimi



2.3. Vaizdas Y ašies kryptimi



2.4. Vaizdas plane



3. Medžiagos

Steel EC3

Name	Unit mass [kg/m ³]	E mod [MPa]	Poisson - nu	Lower limit [mm]	Upper limit [mm]	Fy (range) [MPa]	Fu (range) [MPa]
		G mod [MPa]	Thermal exp [m/mK]				
S 355	7850,0	2,1000e+05	0.3	0	40	355,0	490,0
		8,0769e+04	0,00	40	80	335,0	470,0

Concrete EC2

Name	Type	Unit mass [kg/m ³]	E mod [MPa]	Poisson - nu	Thermal exp [m/mK]	Characteristic compressive cylinder strength fck(28) [MPa]
C25/30	Concrete	2500,0	3,1500e+04	0.2	0,00	25,00
C30/37	Concrete	2500,0	3,2800e+04	0.2	0,00	30,00
C40/50	Concrete	2500,0	3,5200e+04	0.2	0,00	40,00
C50/60	Concrete	2500,0	3,7300e+04	0.2	0,00	50,00

Timber EC5

Name	Unit mass [kg/m ³]	E mod [MPa]	Thermal exp [m/mK]	Bending (fm,k) [MPa]	Compression (fc,0,k) [MPa]
Type		Poisson - nu		Tension (ft,0,k) [MPa]	Compression (fc,90,k) [MPa]
Type of timber		G mod [MPa]		Tension (ft,90,k) [MPa]	Shear (fv,k) [MPa]
C14	290,0	7,0000e+03	0,00	14,0	16,0
Timber		0		8,0	2,0
Solid		4,4000e+02		0,4	3,0
C24	350,0	1,1000e+04	0,00	24,0	21,0
Timber		0		14,0	2,5
Solid		6,9000e+02		0,4	4,0
GL28h	410,0	1,2600e+04	0,00	28,0	26,5
Timber		0		19,5	3,0
Glued, laminated		7,8000e+02		0,5	3,2

4. Skerspjuviai

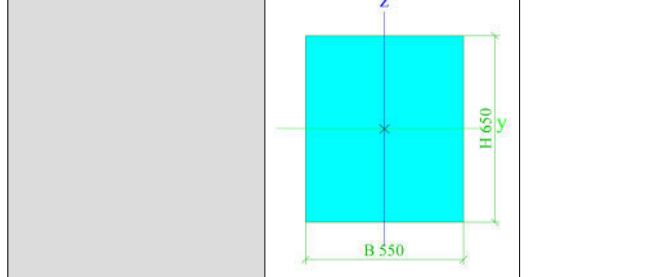
CS1		
Type	Circle	
Detailed	500	
Shape type	Thick-walled	
Item material	C50/60	
Fabrication	concrete	
A [m ²]	1,9635e-01	
Ay [m ²], Az [m ²]	1,7647e-01	1,7647e-01
Iy [m ⁴], Iz [m ⁴]	3,0680e-03	3,0680e-03
Wely [m ³], Welz [m ³]	1,2272e-02	1,2272e-02
Wply [m ³], Wplz [m ³]	2,0833e-02	2,0833e-02
Iw [m ⁶], It [m ⁴]	1,3256e-17	6,1458e-03
dy [mm], dz [mm]	0	0
cYUCS [mm], cZUCS [mm]	250	250
a [deg]	0,00	
Mply+ [Nm], Mply- [Nm]	0,00e+00	0,00e+00
Mplz+ [Nm], Mplz- [Nm]	0,00e+00	0,00e+00
AL [m ² /m], AD [m ² /m]	1,5707e+00	1,5707e+00
β y [mm], β z [mm]	0	0
Picture		

CS2			
Type	Rectangle		
Detailed	500; 1600		
Shape type	Thick-walled		
Item material	C30/37		
Fabrication	concrete		
A [m ²]	8,0000e-01		
A _y [m ²], A _z [m ²]	6,6689e-01	6,6896e-01	
I _y [m ⁴], I _z [m ⁴]	1,6667e-02	1,7067e-01	
W _{ely} [m ³], W _{elz} [m ³]	6,6667e-02	2,1333e-01	
W _{ply} [m ³], W _{plz} [m ³]	0,0000e+00	0,0000e+00	
I _w [m ⁶], I _t [m ⁴]	2,3515e-03	5,3415e-02	
d _y [mm], d _z [mm]	0	0	
c _{yucs} [mm], c _{zucs} [mm]	800	250	
α [deg]	0,00		
M _{ply+} [Nm], M _{ply-} [Nm]	0,00e+00	0,00e+00	
M _{plz+} [Nm], M _{plz-} [Nm]	0,00e+00	0,00e+00	
AL [m ² /m], AD [m ² /m]	4,2000e+00	4,2000e+00	
β _y [mm], β _z [mm]	0	0	
Picture			

CS4			
Type	Rectangle		
Detailed	680; 250		
Shape type	Thick-walled		
Item material	C30/37		
Fabrication	concrete		
A [m ²]	1,7000e-01		
A _y [m ²], A _z [m ²]	1,4206e-01	1,4172e-01	
I _y [m ⁴], I _z [m ⁴]	6,5507e-03	8,8542e-04	
W _{ely} [m ³], W _{elz} [m ³]	1,9267e-02	7,0833e-03	
W _{ply} [m ³], W _{plz} [m ³]	0,0000e+00	0,0000e+00	
I _w [m ⁶], I _t [m ⁴]	1,9489e-05	2,7160e-03	
d _y [mm], d _z [mm]	0	0	
c _{yucs} [mm], c _{zucs} [mm]	125	340	
α [deg]	0,00		
M _{ply+} [Nm], M _{ply-} [Nm]	0,00e+00	0,00e+00	
M _{plz+} [Nm], M _{plz-} [Nm]	0,00e+00	0,00e+00	
AL [m ² /m], AD [m ² /m]	1,8600e+00	1,8600e+00	
β _y [mm], β _z [mm]	0	0	
Picture			

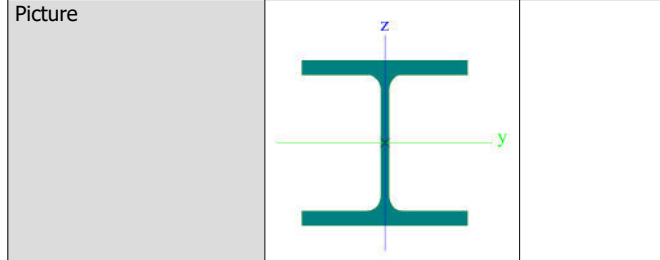
CS10			
Type	Rectangle		
Detailed	650; 550		
Shape type	Thick-walled		
Item material	C30/37		
Fabrication	concrete		
A [m ²]	3,5750e-01		
A _y [m ²], A _z [m ²]	2,9836e-01	2,9823e-01	
I _y [m ⁴], I _z [m ⁴]	1,2587e-02	9,0120e-03	

W_{ely} [m ³], W_{elz} [m ³]	3,8729e-02	3,2771e-02
W_{ply} [m ³], W_{plz} [m ³]	0,0000e+00	0,0000e+00
I_w [m ⁶], I_t [m ⁴]	1,3987e-05	1,7707e-02
d_y [mm], d_z [mm]	0	0
c_{yucs} [mm], c_{zucs} [mm]	275	325
α [deg]	0,00	
M_{ply+} [Nm], M_{ply-} [Nm]	0,00e+00	0,00e+00
M_{plz+} [Nm], M_{plz-} [Nm]	0,00e+00	0,00e+00
AL [m ² /m], AD [m ² /m]	2,4000e+00	2,4000e+00
β_y [mm], β_z [mm]	0	0



CS11

Type	HEB140	
Formcode	1 - I section	
Shape type	Thin-walled	
Item material	S 355	
Fabrication	rolled	
Flexural buckling y-y,	b	c
Flexural buckling z-z		
A [m ²]	4,2960e-03	
A_y [m ²], A_z [m ²]	3,2127e-03	1,0456e-03
I_y [m ⁴], I_z [m ⁴]	1,5090e-05	5,4970e-06
W_{ely} [m ³], W_{elz} [m ³]	2,1560e-04	7,8520e-05
W_{ply} [m ³], W_{plz} [m ³]	2,4540e-04	1,1980e-04
I_w [m ⁶], I_t [m ⁴]	2,2479e-08	2,0060e-07
d_y [mm], d_z [mm]	0	0
c_{yucs} [mm], c_{zucs} [mm]	70	70
α [deg]	0,00	
M_{ply+} [Nm], M_{ply-} [Nm]	8,72e+04	8,72e+04
M_{plz+} [Nm], M_{plz-} [Nm]	4,25e+04	4,25e+04
AL [m ² /m], AD [m ² /m]	8,0500e-01	8,0530e-01
β_y [mm], β_z [mm]	0	0



CS12


Type	Rectangle	
Detailed	450; 550	
Shape type	Thick-walled	
Item material	C30/37	
Fabrication	concrete	
A [m ²]	2,4750e-01	
A_y [m ²], A_z [m ²]	2,0642e-01	2,0650e-01
I_y [m ⁴], I_z [m ⁴]	4,1766e-03	6,2391e-03
W_{ely} [m ³], W_{elz} [m ³]	1,8562e-02	2,2688e-02
W_{ply} [m ³], W_{plz} [m ³]	0,0000e+00	0,0000e+00
I_w [m ⁶], I_t [m ⁴]	5,8610e-06	8,4412e-03
d_y [mm], d_z [mm]	0	0
c_{yucs} [mm], c_{zucs} [mm]	275	225
α [deg]	0,00	
M_{ply+} [Nm], M_{ply-} [Nm]	0,00e+00	0,00e+00
M_{plz+} [Nm], M_{plz-} [Nm]	0,00e+00	0,00e+00
AL [m ² /m], AD [m ² /m]	2,0000e+00	2,0000e+00

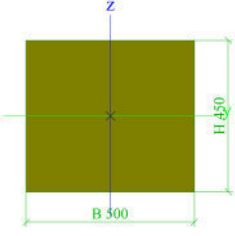
β_y [mm], β_z [mm]	0	0
Picture		

CS13		
Type	Rectangle	
Detailed	500; 1000	
Shape type	Thick-walled	
Item material	C30/37	
Fabrication	concrete	
A [m ²]	5,0000e-01	
A _y [m ²], A _z [m ²]	4,1690e-01	4,1762e-01
I _y [m ⁴], I _z [m ⁴]	1,0417e-02	4,1667e-02
W _{ely} [m ³], W _{elz} [m ³]	4,1667e-02	8,3333e-02
W _{ply} [m ³], W _{plz} [m ³]	0,0000e+00	0,0000e+00
I _w [m ⁶], I _t [m ⁴]	3,1354e-04	2,8533e-02
d _y [mm], d _z [mm]	0	0
c _{yucs} [mm], c _{zucs} [mm]	500	250
α [deg]	0,00	
M _{ply+} [Nm], M _{ply-} [Nm]	0,00e+00	0,00e+00
M _{plz+} [Nm], M _{plz-} [Nm]	0,00e+00	0,00e+00
AL [m ² /m], AD [m ² /m]	3,0000e+00	3,0000e+00
β_y [mm], β_z [mm]	0	0
Picture		

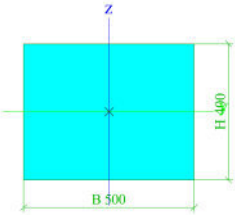
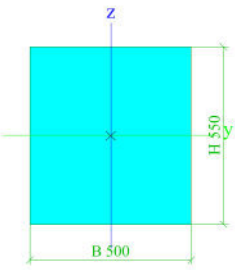
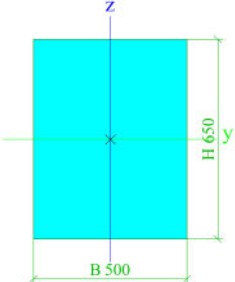
CS15		
Type	2 Rect	
Detailed	200; 400; 150	
Shape type	Thick-walled	
Item material	GL28h	
Fabrication	timber	
A [m ²]	1,6000e-01	
A _y [m ²], A _z [m ²]	1,3370e-01	1,3343e-01
I _y [m ⁴], I _z [m ⁴]	2,1333e-03	5,4333e-03
W _{ely} [m ³], W _{elz} [m ³]	1,0667e-02	1,9758e-02
W _{ply} [m ³], W _{plz} [m ³]	1,3565e-02	2,2395e-02
I _w [m ⁶], I _t [m ⁴]	6,7618e-05	1,4585e-03
d _y [mm], d _z [mm]	0	0
c _{yucs} [mm], c _{zucs} [mm]	275	200
α [deg]	0,00	
M _{ply+} [Nm], M _{ply-} [Nm]	3,59e+05	3,59e+05
M _{plz+} [Nm], M _{plz-} [Nm]	5,93e+05	5,93e+05
AL [m ² /m], AD [m ² /m]	2,4000e+00	2,4000e+00
β_y [mm], β_z [mm]	0	0
Picture		

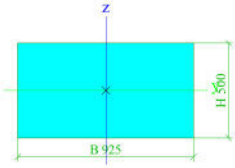
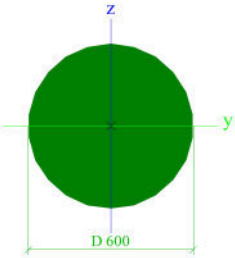
CS20		
Type	2 Rect	
Detailed	50; 80; 250	
Shape type	Thick-walled	
Item material	C14	
Fabrication	timber	
A [m ²]	8,0000e-03	

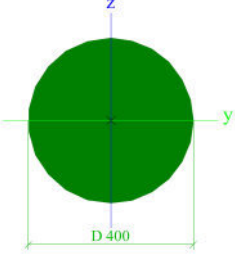
A _y [m ²], A _z [m ²]	6,6791e-03	6,6713e-03
I _y [m ⁴], I _z [m ⁴]	4,2667e-06	1,8167e-04
W _{ely} [m ³], W _{elz} [m ³]	1,0667e-04	1,0381e-03
W _{ply} [m ³], W _{plz} [m ³]	1,0667e-04	6,3333e-04
I _w [m ⁶], I _t [m ⁴]	9,5751e-08	4,0628e-06
d _y [mm], d _z [mm]	0	0
c _{yucs} [mm], c _{zucs} [mm]	175	40
α [deg]	0,00	
M _{ply+} [Nm], M _{ply-} [Nm]	1,71e+03	1,71e+03
M _{plz+} [Nm], M _{plz-} [Nm]	1,01e+04	1,01e+04
AL [m ² /m], AD [m ² /m]	5,2000e-01	5,2000e-01
β _y [mm], β _z [mm]	0	0
Picture		

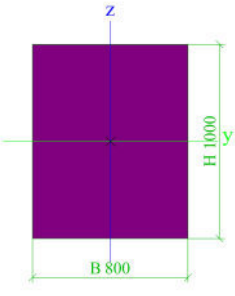
CS22		
Type	Rectangle	
Detailed	450; 500	
Shape type	Thick-walled	
Item material	C40/50	
Fabrication	concrete	
A [m ²]	2,2500e-01	
A _y [m ²], A _z [m ²]	1,8769e-01	1,8773e-01
I _y [m ⁴], I _z [m ⁴]	3,7969e-03	4,6875e-03
W _{ely} [m ³], W _{elz} [m ³]	1,6875e-02	1,8750e-02
W _{ply} [m ³], W _{plz} [m ³]	0,0000e+00	0,0000e+00
I _w [m ⁶], I _t [m ⁴]	2,2709e-06	7,0702e-03
d _y [mm], d _z [mm]	0	0
c _{yucs} [mm], c _{zucs} [mm]	250	225
α [deg]	0,00	
M _{ply+} [Nm], M _{ply-} [Nm]	0,00e+00	0,00e+00
M _{plz+} [Nm], M _{plz-} [Nm]	0,00e+00	0,00e+00
AL [m ² /m], AD [m ² /m]	1,9000e+00	1,9000e+00
β _y [mm], β _z [mm]	0	0
Picture		

CS24		
Type	Rectangle	
Detailed	400; 500	
Shape type	Thick-walled	
Item material	C30/37	
Fabrication	concrete	
A [m ²]	2,0000e-01	
A _y [m ²], A _z [m ²]	1,6683e-01	1,6693e-01
I _y [m ⁴], I _z [m ⁴]	2,6667e-03	4,1667e-03
W _{ely} [m ³], W _{elz} [m ³]	1,3333e-02	1,6667e-02
W _{ply} [m ³], W _{plz} [m ³]	0,0000e+00	0,0000e+00
I _w [m ⁶], I _t [m ⁴]	3,5596e-06	5,4864e-03
d _y [mm], d _z [mm]	0	0
c _{yucs} [mm], c _{zucs} [mm]	250	200
α [deg]	0,00	
M _{ply+} [Nm], M _{ply-} [Nm]	0,00e+00	0,00e+00
M _{plz+} [Nm], M _{plz-} [Nm]	0,00e+00	0,00e+00
AL [m ² /m], AD [m ² /m]	1,8000e+00	1,8000e+00
β _y [mm], β _z [mm]	0	0

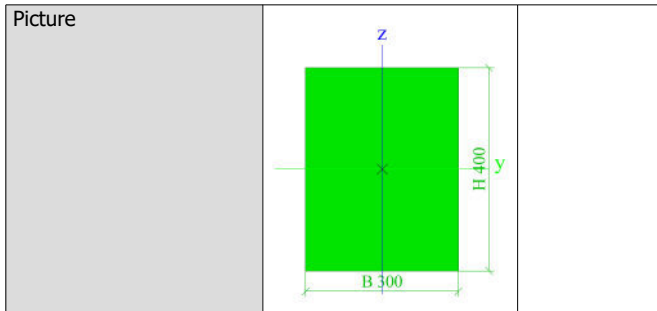
Picture		
CS25		
Type	Rectangle	
Detailed	550; 500	
Shape type	Thick-walled	
Item material	C30/37	
Fabrication	concrete	
A [m ²]	2,7500e-01	
A _y [m ²], A _z [m ²]	2,2948e-01	2,2943e-01
I _y [m ⁴], I _z [m ⁴]	6,9323e-03	5,7292e-03
W _{ely} [m ³], W _{elz} [m ³]	2,5208e-02	2,2917e-02
W _{ply} [m ³], W _{plz} [m ³]	0,0000e+00	0,0000e+00
I _w [m ⁶], I _t [m ⁴]	3,8501e-06	1,0569e-02
d _y [mm], d _z [mm]	0	0
c _{yucs} [mm], c _{zucs} [mm]	250	275
α [deg]	0,00	
M _{ply+} [Nm], M _{ply-} [Nm]	0,00e+00	0,00e+00
M _{plz+} [Nm], M _{plz-} [Nm]	0,00e+00	0,00e+00
AL [m ² /m], AD [m ² /m]	2,1000e+00	2,1000e+00
β _y [mm], β _z [mm]	0	0
Picture		
CS26		
Type	Rectangle	
Detailed	650; 500	
Shape type	Thick-walled	
Item material	C30/37	
Fabrication	concrete	
A [m ²]	3,2500e-01	
A _y [m ²], A _z [m ²]	2,7120e-01	2,7105e-01
I _y [m ⁴], I _z [m ⁴]	1,1443e-02	6,7708e-03
W _{ely} [m ³], W _{elz} [m ³]	3,5208e-02	2,7083e-02
W _{ply} [m ³], W _{plz} [m ³]	0,0000e+00	0,0000e+00
I _w [m ⁶], I _t [m ⁴]	1,9352e-05	1,4366e-02
d _y [mm], d _z [mm]	0	0
c _{yucs} [mm], c _{zucs} [mm]	250	325
α [deg]	0,00	
M _{ply+} [Nm], M _{ply-} [Nm]	0,00e+00	0,00e+00
M _{plz+} [Nm], M _{plz-} [Nm]	0,00e+00	0,00e+00
AL [m ² /m], AD [m ² /m]	2,3000e+00	2,3000e+00
β _y [mm], β _z [mm]	0	0
Picture		

CS27		
Type	Rectangle	
Detailed	500; 925	
Shape type	Thick-walled	
Item material	C30/37	
Fabrication	concrete	
A [m ²]	4,6250e-01	
A _y [m ²], A _z [m ²]	3,8567e-01	3,8630e-01
I _y [m ⁴], I _z [m ⁴]	9,6354e-03	3,2977e-02
W _{ely} [m ³], W _{elz} [m ³]	3,8542e-02	7,1302e-02
W _{ply} [m ³], W _{plz} [m ³]	0,0000e+00	0,0000e+00
I _w [m ⁶], I _t [m ⁴]	2,0893e-04	2,5443e-02
d _y [mm], d _z [mm]	0	0
c _{yucs} [mm], c _{zucs} [mm]	463	250
α [deg]	0,00	
M _{ply+} [Nm], M _{ply-} [Nm]	0,00e+00	0,00e+00
M _{plz+} [Nm], M _{plz-} [Nm]	0,00e+00	0,00e+00
AL [m ² /m], AD [m ² /m]	2,8500e+00	2,8500e+00
β _y [mm], β _z [mm]	0	0
Picture		
d600		
Type	Circle	
Detailed	600	
Shape type	Thick-walled	
Item material	C25/30	
Fabrication	concrete	
A [m ²]	2,8274e-01	
A _y [m ²], A _z [m ²]	2,5464e-01	2,5464e-01
I _y [m ⁴], I _z [m ⁴]	6,3617e-03	6,3617e-03
W _{ely} [m ³], W _{elz} [m ³]	2,1206e-02	2,1206e-02
W _{ply} [m ³], W _{plz} [m ³]	3,6000e-02	3,6000e-02
I _w [m ⁶], I _t [m ⁴]	3,0400e-14	1,2746e-02
d _y [mm], d _z [mm]	0	0
c _{yucs} [mm], c _{zucs} [mm]	300	300
α [deg]	0,00	
M _{ply+} [Nm], M _{ply-} [Nm]	0,00e+00	0,00e+00
M _{plz+} [Nm], M _{plz-} [Nm]	0,00e+00	0,00e+00
AL [m ² /m], AD [m ² /m]	1,8849e+00	1,8849e+00
β _y [mm], β _z [mm]	0	0
Picture		
d400		
Type	Circle	
Detailed	400	
Shape type	Thick-walled	
Item material	C25/30	
Fabrication	concrete	
A [m ²]	1,2566e-01	
A _y [m ²], A _z [m ²]	1,1334e-01	1,1334e-01
I _y [m ⁴], I _z [m ⁴]	1,2566e-03	1,2566e-03
W _{ely} [m ³], W _{elz} [m ³]	6,2832e-03	6,2832e-03
W _{ply} [m ³], W _{plz} [m ³]	1,0667e-02	1,0667e-02
I _w [m ⁶], I _t [m ⁴]	6,5308e-26	2,5197e-03
d _y [mm], d _z [mm]	0	0
c _{yucs} [mm], c _{zucs} [mm]	200	200

α [deg]	0,00	
M_{ply+} [Nm], M_{ply-} [Nm]	0,00e+00	0,00e+00
M_{plz+} [Nm], M_{plz-} [Nm]	0,00e+00	0,00e+00
AL [m ² /m], AD [m ² /m]	1,2566e+00	1,2566e+00
β_y [mm], β_z [mm]	0	0
Picture		

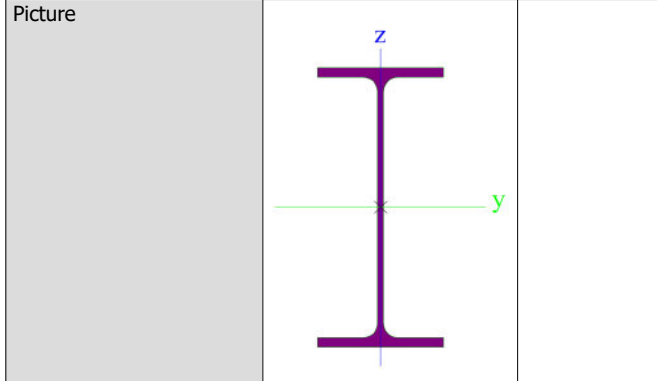
1000x800		
Type	Rectangle	
Detailed	1000; 800	
Shape type	Thick-walled	
Item material	C30/37	
Fabrication	concrete	
A [m ²]	8,0000e-01	
A_y [m ²], A_z [m ²]	6,6753e-01	6,6722e-01
I_y [m ⁴], I_z [m ⁴]	6,6667e-02	4,2667e-02
W_{ely} [m ³], W_{elz} [m ³]	1,3333e-01	1,0667e-01
W_{ply} [m ³], W_{plz} [m ³]	0,0000e+00	0,0000e+00
I_w [m ⁶], I_t [m ⁴]	2,2824e-04	8,7808e-02
d_y [mm], d_z [mm]	0	0
c_{YUCS} [mm], c_{ZUCS} [mm]	400	500
α [deg]	0,00	
M_{ply+} [Nm], M_{ply-} [Nm]	0,00e+00	0,00e+00
M_{plz+} [Nm], M_{plz-} [Nm]	0,00e+00	0,00e+00
AL [m ² /m], AD [m ² /m]	3,6000e+00	3,6000e+00
β_y [mm], β_z [mm]	0	0
Picture		

300x400		
Type	RECT	
Detailed	300; 400	
Shape type	Thick-walled	
Item material	GL28h	
Fabrication	timber	
A [m ²]	1,2000e-01	
A_y [m ²], A_z [m ²]	1,0012e-01	1,0007e-01
I_y [m ⁴], I_z [m ⁴]	1,6000e-03	9,0000e-04
W_{ely} [m ³], W_{elz} [m ³]	8,0000e-03	6,0000e-03
W_{ply} [m ³], W_{plz} [m ³]	1,0174e-02	7,6304e-03
I_w [m ⁶], I_t [m ⁴]	1,1197e-06	1,9465e-03
d_y [mm], d_z [mm]	0	0
c_{YUCS} [mm], c_{ZUCS} [mm]	150	200
α [deg]	0,00	
M_{ply+} [Nm], M_{ply-} [Nm]	2,70e+05	2,70e+05
M_{plz+} [Nm], M_{plz-} [Nm]	2,02e+05	2,02e+05
AL [m ² /m], AD [m ² /m]	1,4000e+00	1,4000e+00
β_y [mm], β_z [mm]	0	0



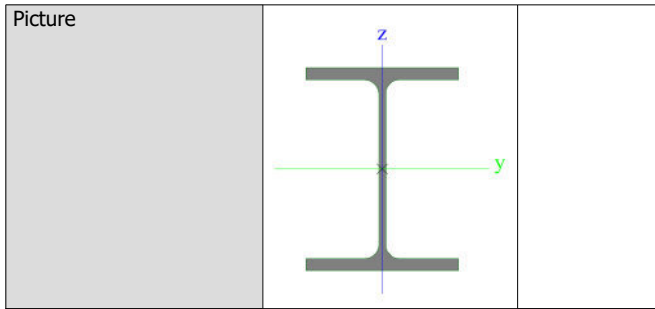
300x405

Type	IPE400	
Formcode	1 - I section	
Shape type	Thin-walled	
Item material	S 355	
Fabrication	rolled	
Flexural buckling y-y, Flexural buckling z-z	a	b
A [m ²]	8,4500e-03	
A _y [m ²], A _z [m ²]	4,9303e-03	3,5197e-03
I _y [m ⁴], I _z [m ⁴]	2,3130e-04	1,3180e-05
W _{ely} [m ³], W _{elz} [m ³]	1,1600e-03	1,4600e-04
W _{ply} [m ³], W _{plz} [m ³]	1,3070e-03	2,2900e-04
I _w [m ⁶], I _t [m ⁴]	4,9000e-07	5,1100e-07
d _y [mm], d _z [mm]	0	0
c _{yucs} [mm], c _{zucs} [mm]	90	200
α [deg]	0,00	
M _{ply+} [Nm], M _{ply-} [Nm]	4,64e+05	4,64e+05
M _{plz+} [Nm], M _{plz-} [Nm]	8,13e+04	8,13e+04
AL [m ² /m], AD [m ² /m]	1,4666e+00	1,4666e+00
β _y [mm], β _z [mm]	0	0

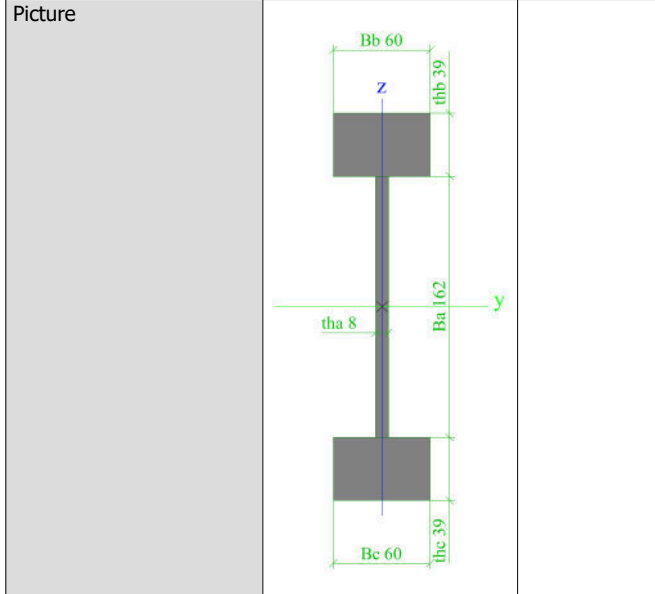


300x406

Type	HEB400	
Formcode	1 - I section	
Shape type	Thin-walled	
Item material	S 355	
Fabrication	rolled	
Flexural buckling y-y, Flexural buckling z-z	a	b
A [m ²]	1,9780e-02	
A _y [m ²], A _z [m ²]	1,3871e-02	5,6483e-03
I _y [m ⁴], I _z [m ⁴]	5,7680e-04	1,0820e-04
W _{ely} [m ³], W _{elz} [m ³]	2,8840e-03	7,2130e-04
W _{ply} [m ³], W _{plz} [m ³]	3,2320e-03	1,1040e-03
I _w [m ⁶], I _t [m ⁴]	3,8172e-06	3,5570e-06
d _y [mm], d _z [mm]	0	0
c _{yucs} [mm], c _{zucs} [mm]	150	200
α [deg]	0,00	
M _{ply+} [Nm], M _{ply-} [Nm]	1,15e+06	1,15e+06
M _{plz+} [Nm], M _{plz-} [Nm]	3,92e+05	3,92e+05
AL [m ² /m], AD [m ² /m]	1,9300e+00	1,9264e+00
β _y [mm], β _z [mm]	0	0



CS29		
Type	I non-symm	
Detailed	162; 8; 60; 39; 60; 39	
Shape type	Thick-walled	
Item material	C24	
Fabrication	timber	
A [m ²]	5,9760e-03	
A _y [m ²], A _z [m ²]	4,7241e-03	1,9466e-03
I _y [m ⁴], I _z [m ⁴]	5,0697e-05	1,4109e-06
W _{ely} [m ³], W _{elz} [m ³]	4,2247e-04	4,7030e-05
W _{ply} [m ³], W _{plz} [m ³]	3,9849e-04	5,9420e-05
I _w [m ⁶], I _t [m ⁴]	1,4037e-08	1,4351e-06
d _y [mm], d _z [mm]	0	0
c _{YUCS} [mm], c _{ZUCS} [mm]	30	120
α [deg]	0,00	
M _{ply+} [Nm], M _{ply-} [Nm]	8,37e+03	8,37e+03
M _{plz+} [Nm], M _{plz-} [Nm]	1,25e+03	1,25e+03
AL [m ² /m], AD [m ² /m]	7,0400e-01	7,0400e-01
β _y [mm], β _z [mm]	0	0



Explanations of symbols	
A	Area
A _y	Shear Area in principal y-direction - Calculated by 2D FEM analysis
A _z	Shear Area in principal z-direction - Calculated by 2D FEM analysis
I _y	Second moment of area about the principal y-axis
I _z	Second moment of area about the principal z-axis
W _{ely}	Elastic section modulus about the principal y-axis
W _{elz}	Elastic section modulus about the principal z-axis
W _{ply}	Plastic section modulus about the principal y-axis
W _{plz}	Plastic section modulus about the

Explanations of symbols	
	principal z-axis
I _w	Warping constant - Calculated by 2D FEM analysis
I _t	Torsional constant - Calculated by 2D FEM analysis
d _y	Shear center coordinate in principal y-direction measured from the centroid - Calculated by 2D FEM analysis
d _z	Shear center coordinate in principal z-direction measured from the centroid - Calculated by 2D FEM analysis
c _{YUCS}	Centroid coordinate in Y-direction of Input axis system
c _{ZUCS}	Centroid coordinate in Z-direction of

Explanations of symbols

	Input axis system
α	Rotation angle of the principal axis system
I_{YZLCS}	Product moment of area in the LCS system
M_{ply+}	Plastic moment about the principal y-axis for a positive M_y moment
M_{ply-}	Plastic moment about the principal y-axis for a negative M_y moment

Explanations of symbols

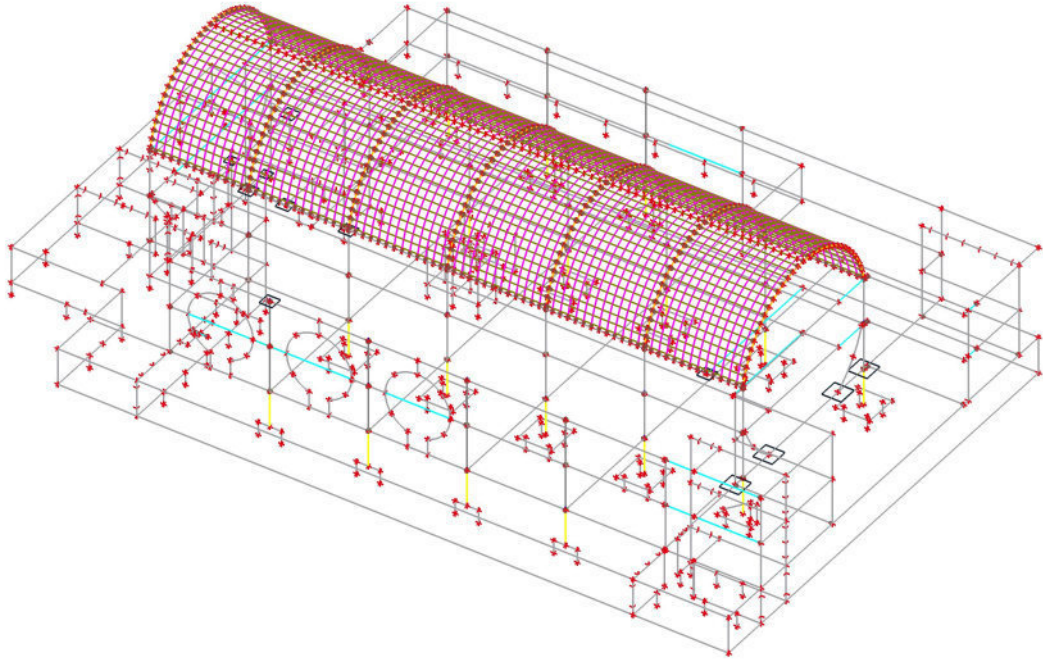
M_{plz+}	Plastic moment about the principal z-axis for a positive M_z moment
M_{plz-}	Plastic moment about the principal z-axis for a negative M_z moment
AL	Circumference per unit length
AD	Drying surface per unit length
β_y	Mono-symmetry constant about the principal y-axis
β_z	Mono-symmetry constant about the principal z-axis

5. Apkrovos

5.1. Apkrovų tipai

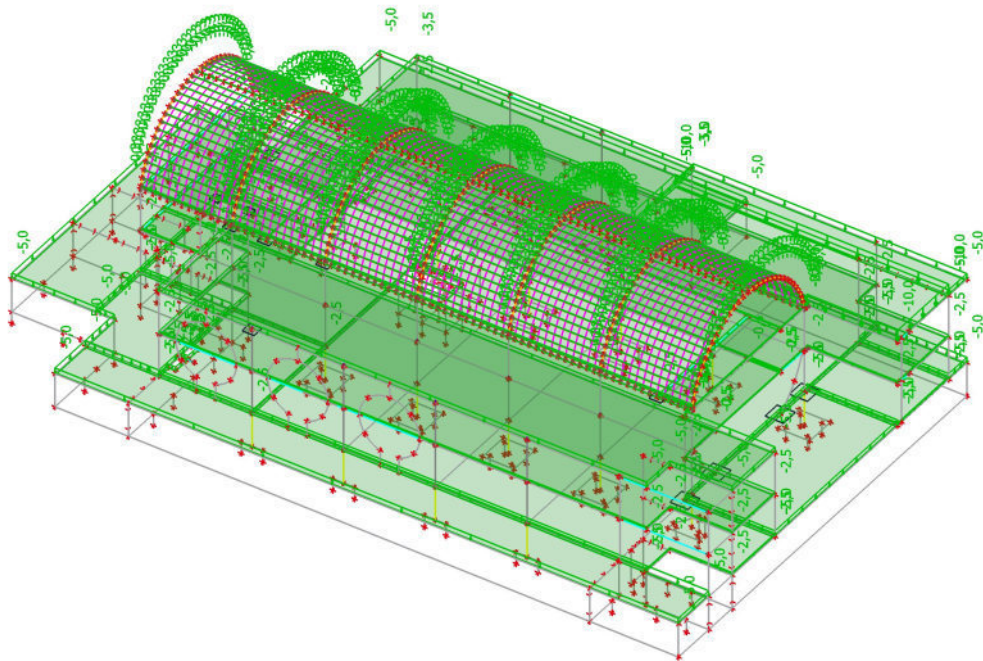
5.1.1. Apkrovų tipai - SW

Name	Action type	Load group	Load type	Direction
SW	Permanent	LG1	Self weight	-Z



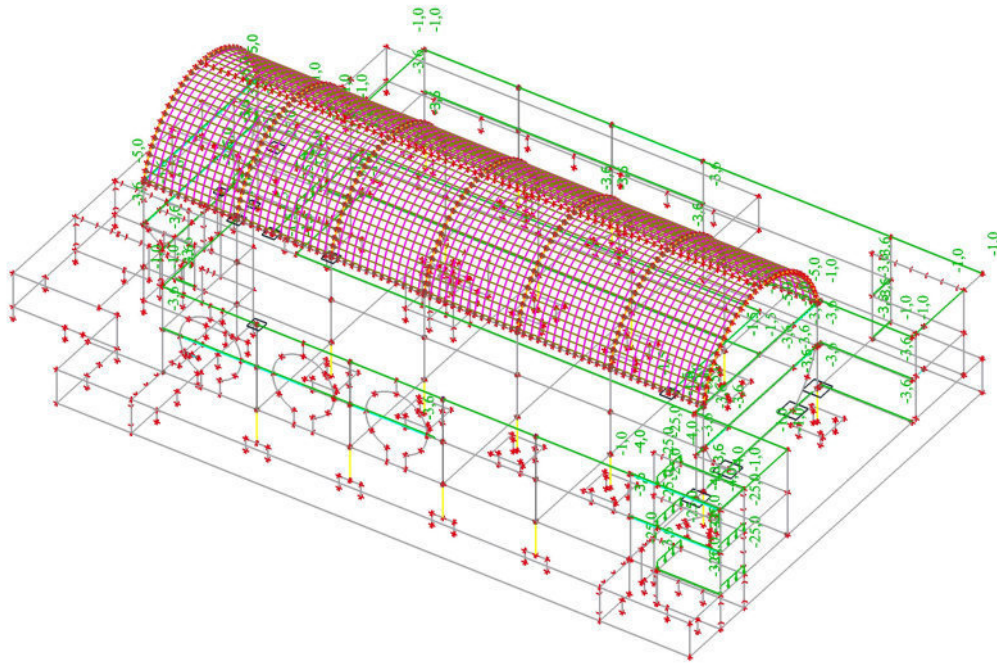
5.1.2. Apkrovų tipai - DL1

Name	Action type	Load group	Load type
DL1	Permanent	LG1	Standard



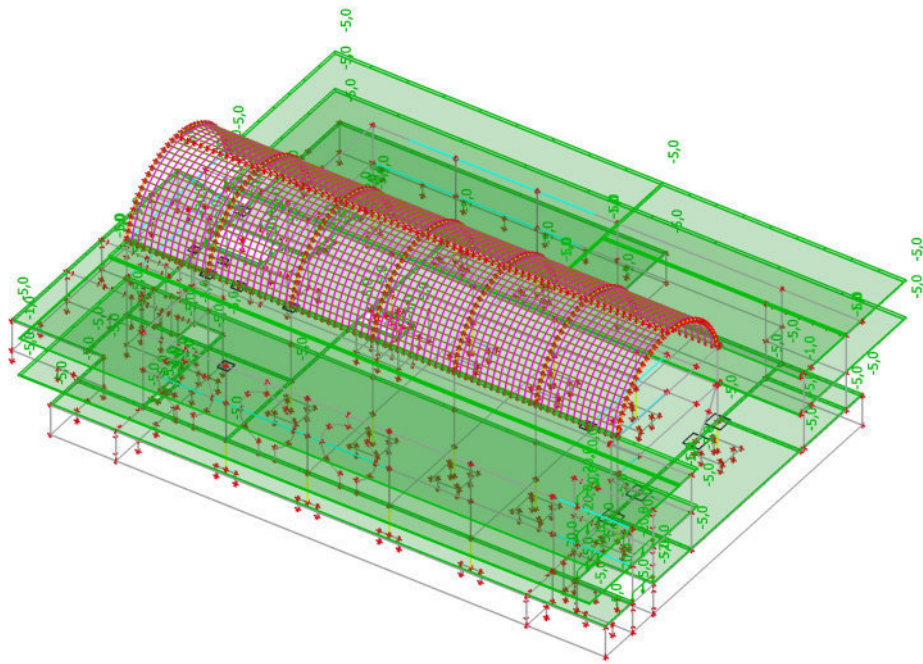
5.1.3. Apkrovų tipai - DL2

Name	Action type	Load group	Load type
DL2	Permanent	LG1	Standard



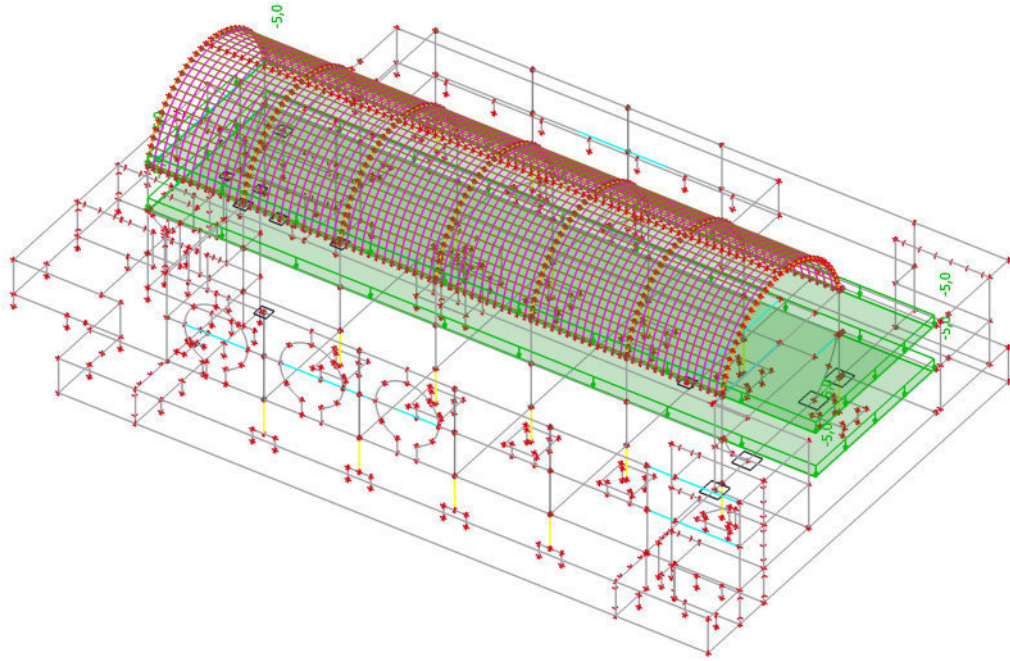
5.1.4. Apkrovų tipai - LL1

Name	Action type	Load group	Load type	Spec	Duration	Master load case
LL1	Variable	CAT. D	Static	Standard	Short	None



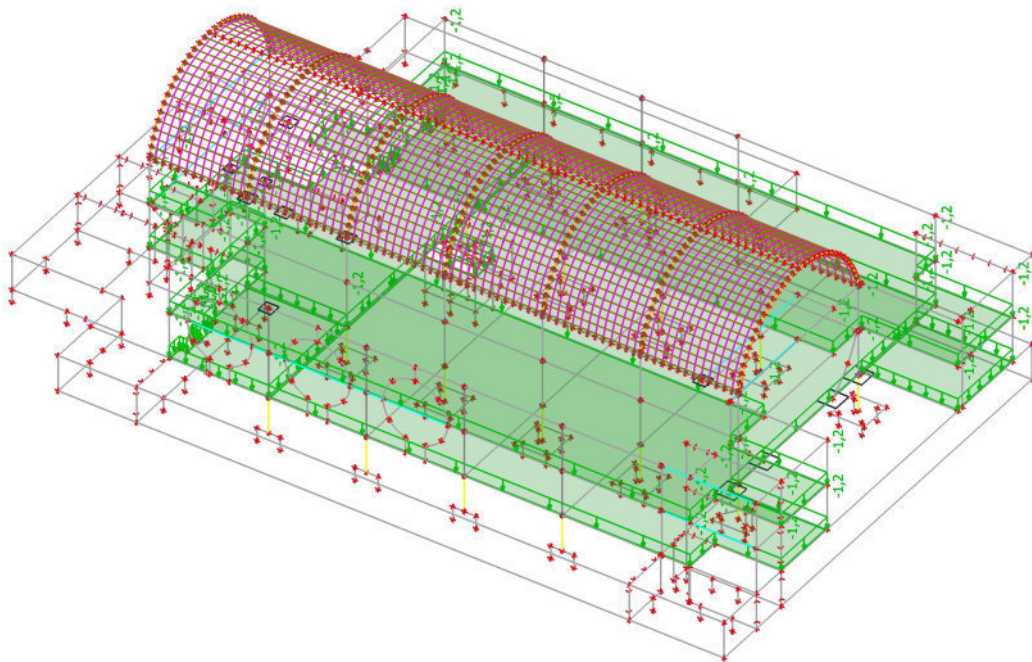
5.1.5. Apkrovų tipai - LL2

Name	Action type	Load group	Load type	Spec	Duration	Master load case
LL2	Variable	CAT. D	Static	Standard	Short	None



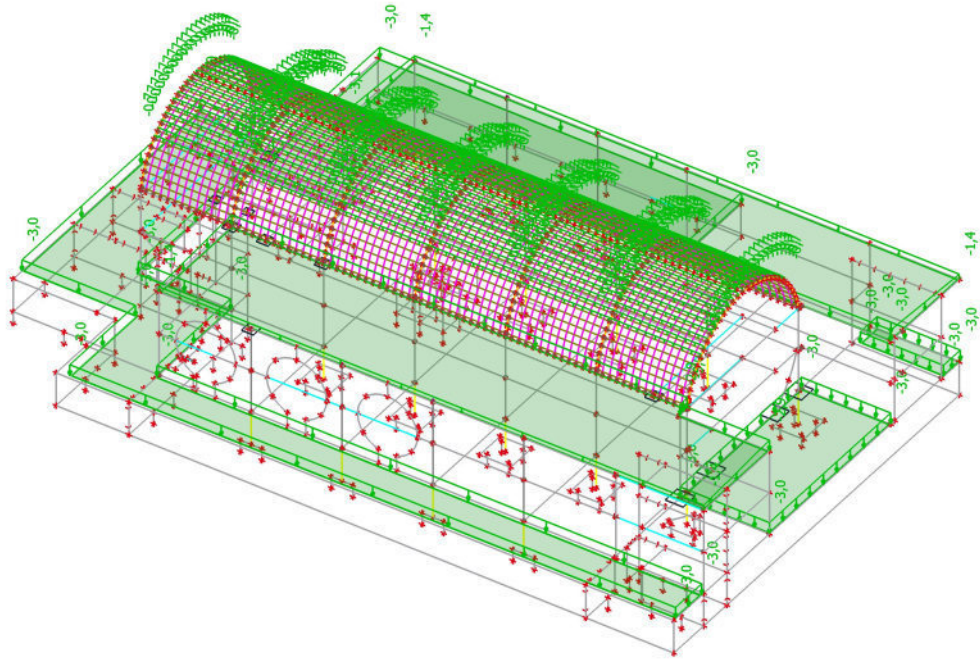
5.1.6. Apkrovų tipai - LL3

Name	Description	Action type	Load group	Load type	Spec	Duration	Master load case
LL3	Pertvaros	Variable	CAT. D	Static	Standard	Short	None



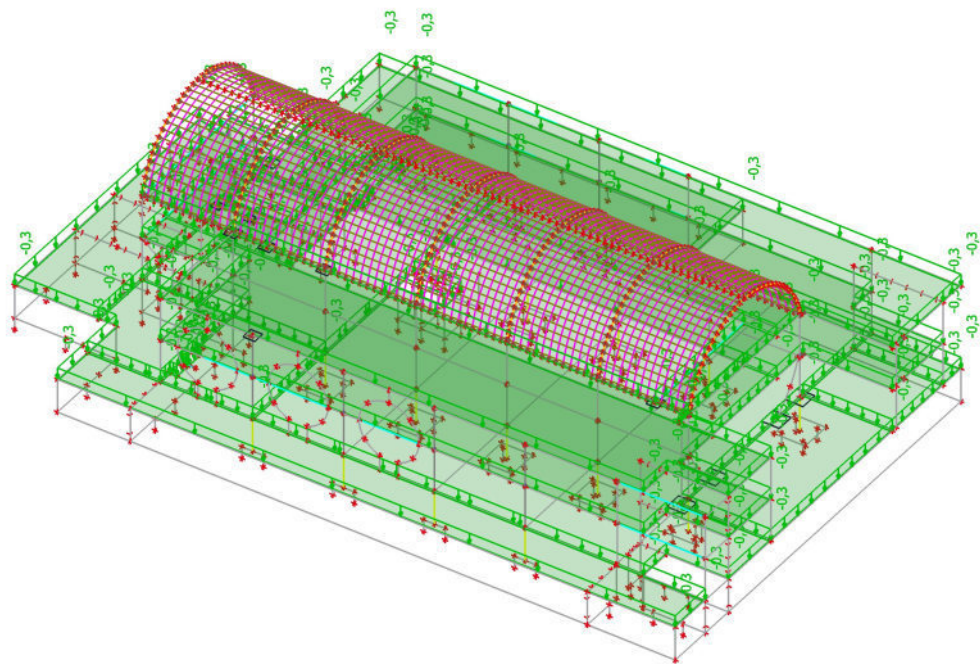
5.1.7. Apkrovų tipai - SL

Name	Action type	Load group	Load type	Spec	Duration	Master load case
SL	Variable	SNOW	Static	Standard	Short	None



5.1.8. Apkrovų tipai - INZ

Name	Action type	Load group	Load type
INZ	Permanent	LG1	Standard



5.2. Apkrovų grupės

Pavadinimas	Apkrova	Tipas	Kategorija
LG1	Permanent		
CAT. D	Variable	Standard	Cat D : Shopping
SNOW	Variable	Standard	Snow

5.3. Apkrovų kombinacijos

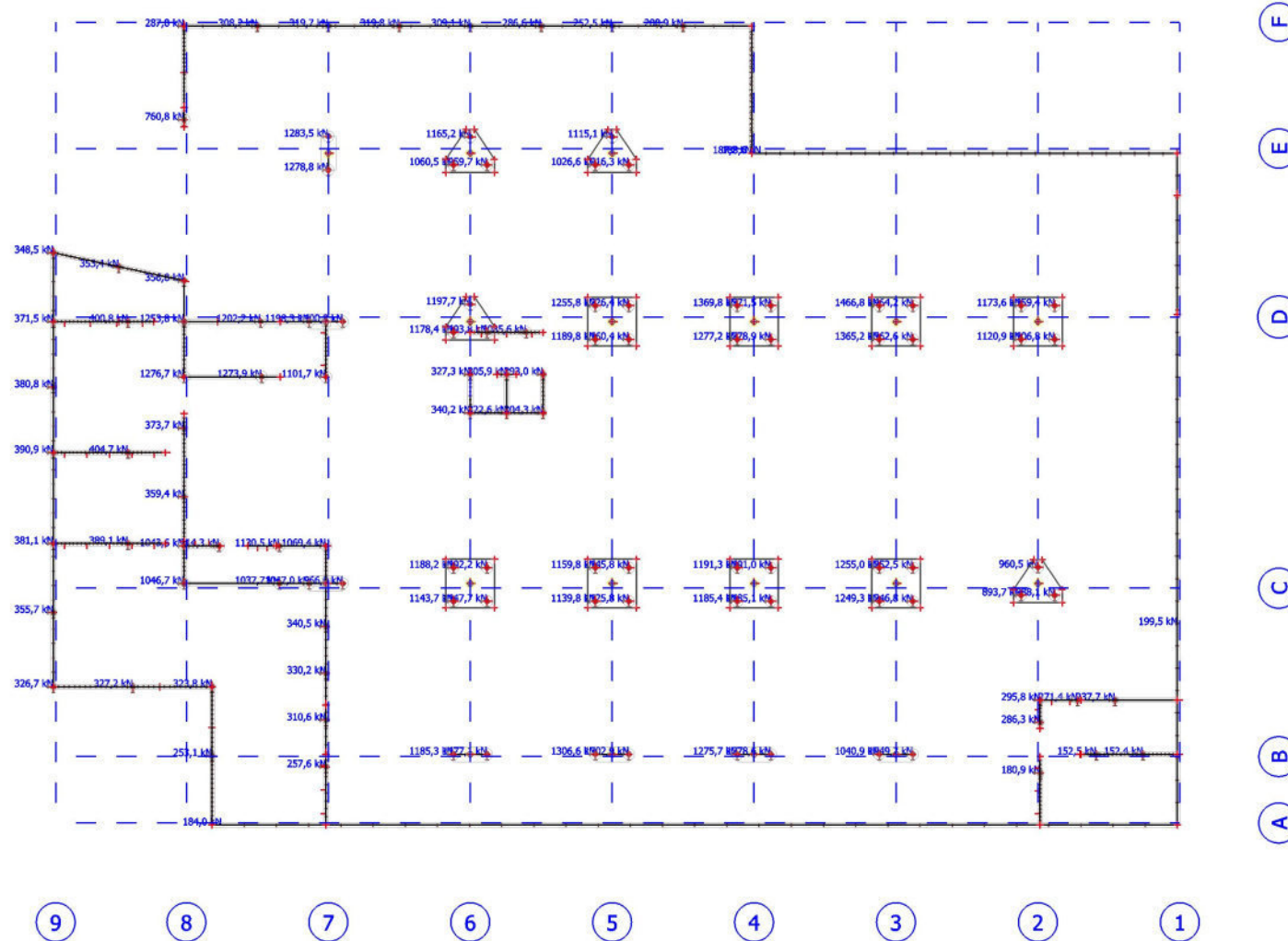
Pavadinimas	Aprašymas	Tipas	Apkrovų tipai	Koef. [-]		
ULS.1		Envelope - ultimate	SW	1,35		
			DL1	1,35		
			DL2	1,35		
			INZ	1,35		
ULS.2		Envelope - ultimate	SW	1,00		
			DL1	1,00		
			DL2	1,00		
			INZ	1,00		
			ULS.3	Envelope - ultimate	SW	1,35
					DL1	1,35
LL1	1,30					
SL	0,91					
DL2	1,35					
LL2	1,30					
LL3 - Pertvaros	1,30					
INZ	1,35					
ULS.4		Envelope - ultimate	SW	1,00		
			DL1	1,00		
			LL1	1,30		
			SL	0,91		
			DL2	1,00		
			LL2	1,30		
			LL3 - Pertvaros	1,30		
			INZ	1,00		
ULS.5		Envelope - ultimate	SW	1,35		
			DL1	1,35		
			LL1	0,91		
			SL	1,30		
			DL2	1,35		
			LL2	0,91		
			LL3 - Pertvaros	0,91		
			INZ	1,35		
ULS.6		Envelope - ultimate	SW	1,00		
			DL1	1,00		
			LL1	0,91		
			SL	1,30		
			DL2	1,00		
			LL2	0,91		
			LL3 - Pertvaros	0,91		
			INZ	1,00		
SLS.1		Envelope - serviceability	SW	1,00		
			DL1	1,00		
			DL2	1,00		
			INZ	1,00		
SLS.2		Envelope - serviceability	SW	1,00		
			DL1	1,00		
			LL1	1,00		
			SL	0,70		
			DL2	1,00		
			LL2	1,00		
			LL3 - Pertvaros	1,00		
			INZ	1,00		
SLS.3		Envelope - serviceability	SW	1,00		
			DL1	1,00		
			LL1	0,70		
			SL	1,00		
			DL2	1,00		
			LL2	0,70		
			LL3 - Pertvaros	0,70		
			INZ	1,00		
SLSQP.1		Envelope - serviceability	SW	1,00		
			DL1	1,00		
			DL2	1,00		
			INZ	1,00		
SLSQP.2		Envelope - serviceability	SW	1,00		
			DL1	1,00		
			LL1	0,60		

Pavadinimas	Aprašymas	Tipas	Apkrovų tipai	Koef. [-]
			SL	0,20
			DL2	1,00
			LL2	0,60
			LL3 - Pertvaros	0,60
			INZ	1,00

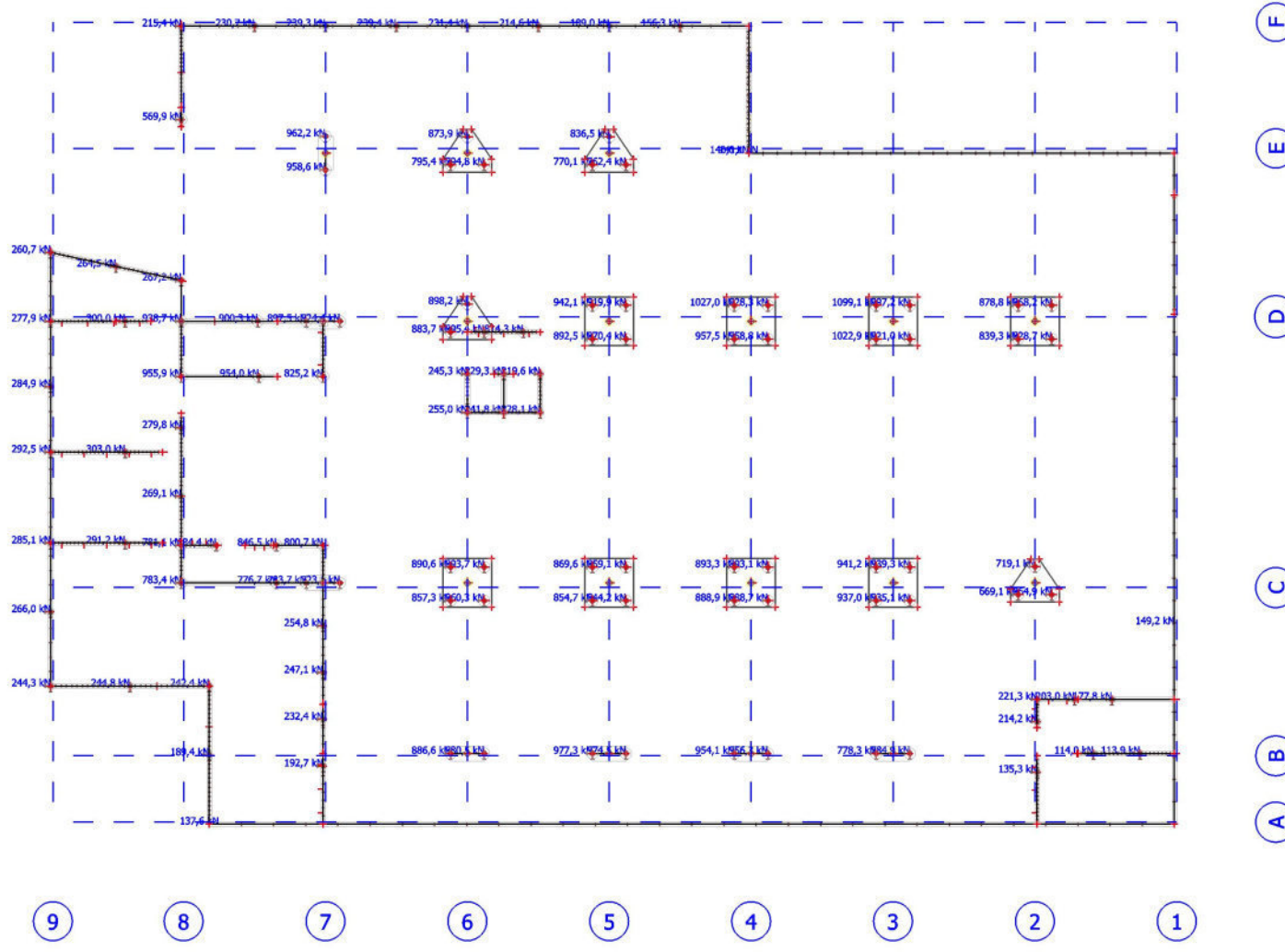
5.4. Rezultatų klasės

Name	List
All ULS	ULS - EN-ULS (STR/GEO) Set B
All SLS	SLS - EN-SLS Characteristic SLSQP - EN-SLS Quasi-permanent
All ULS+SLS	ULS - EN-ULS (STR/GEO) Set B SLS - EN-SLS Characteristic SLSQP - EN-SLS Quasi-permanent

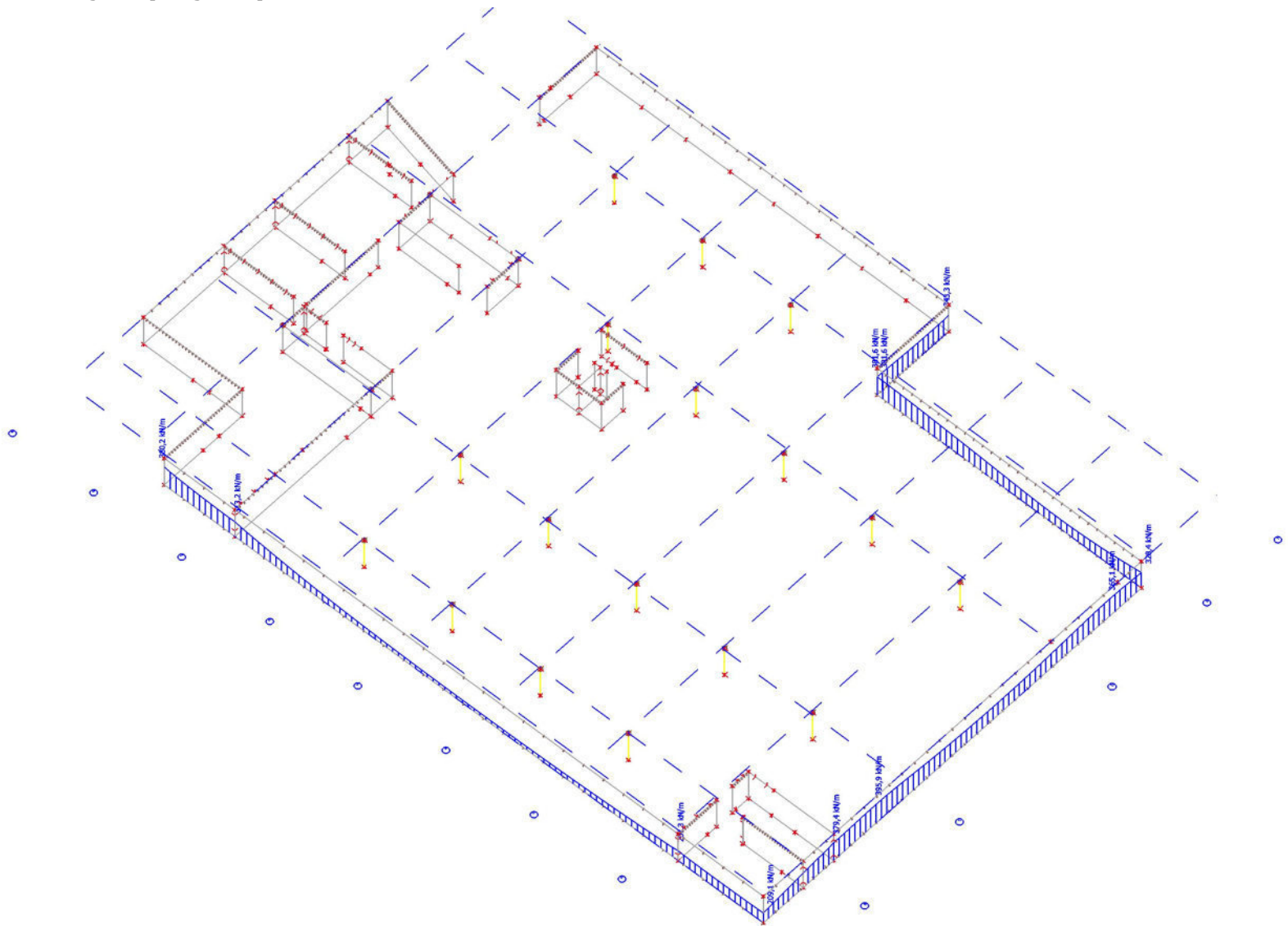
6. Atraminės reakcijos (taškinės)_Rz_ULS



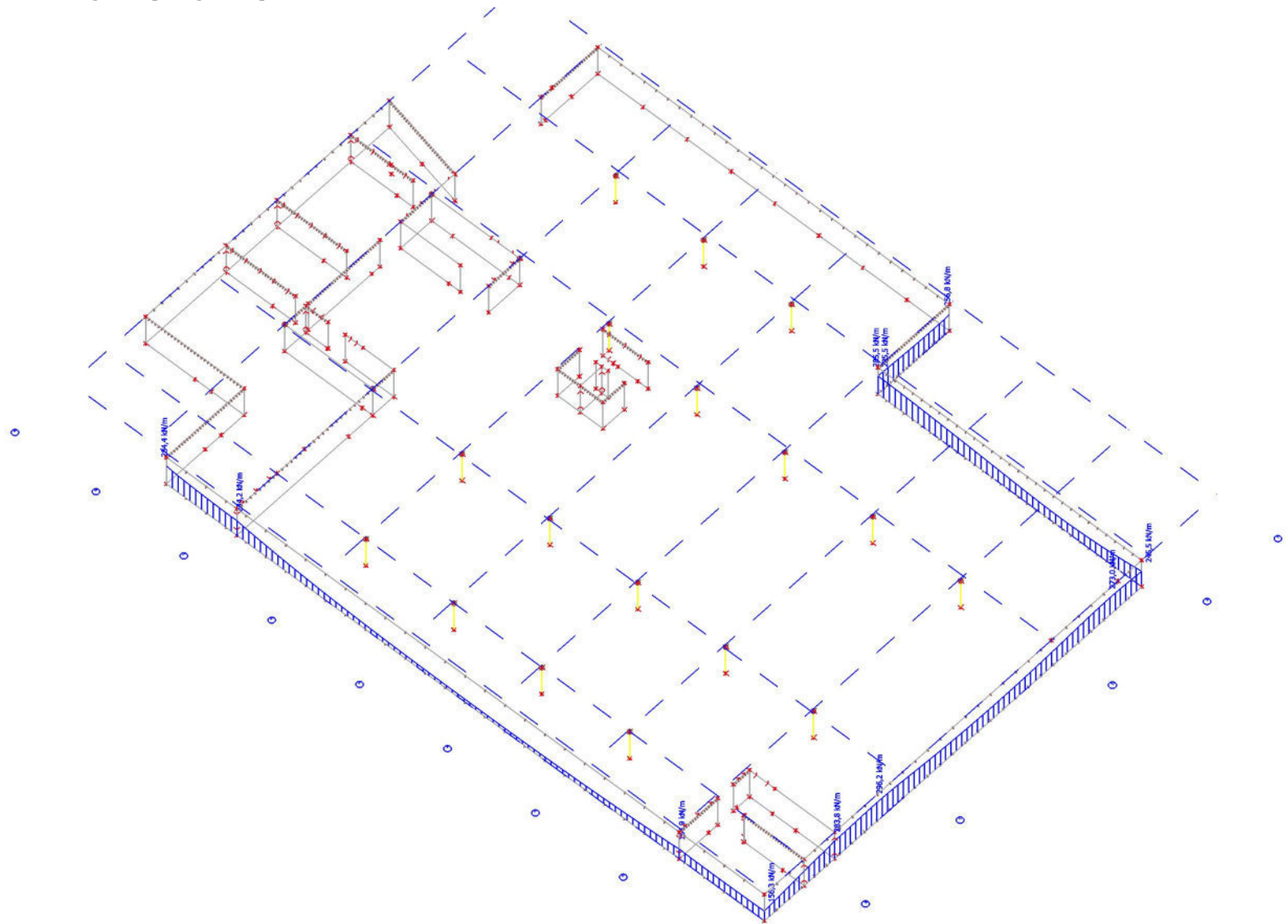
7. Atraminės reakcijos (taškinės)_Rz_SLS



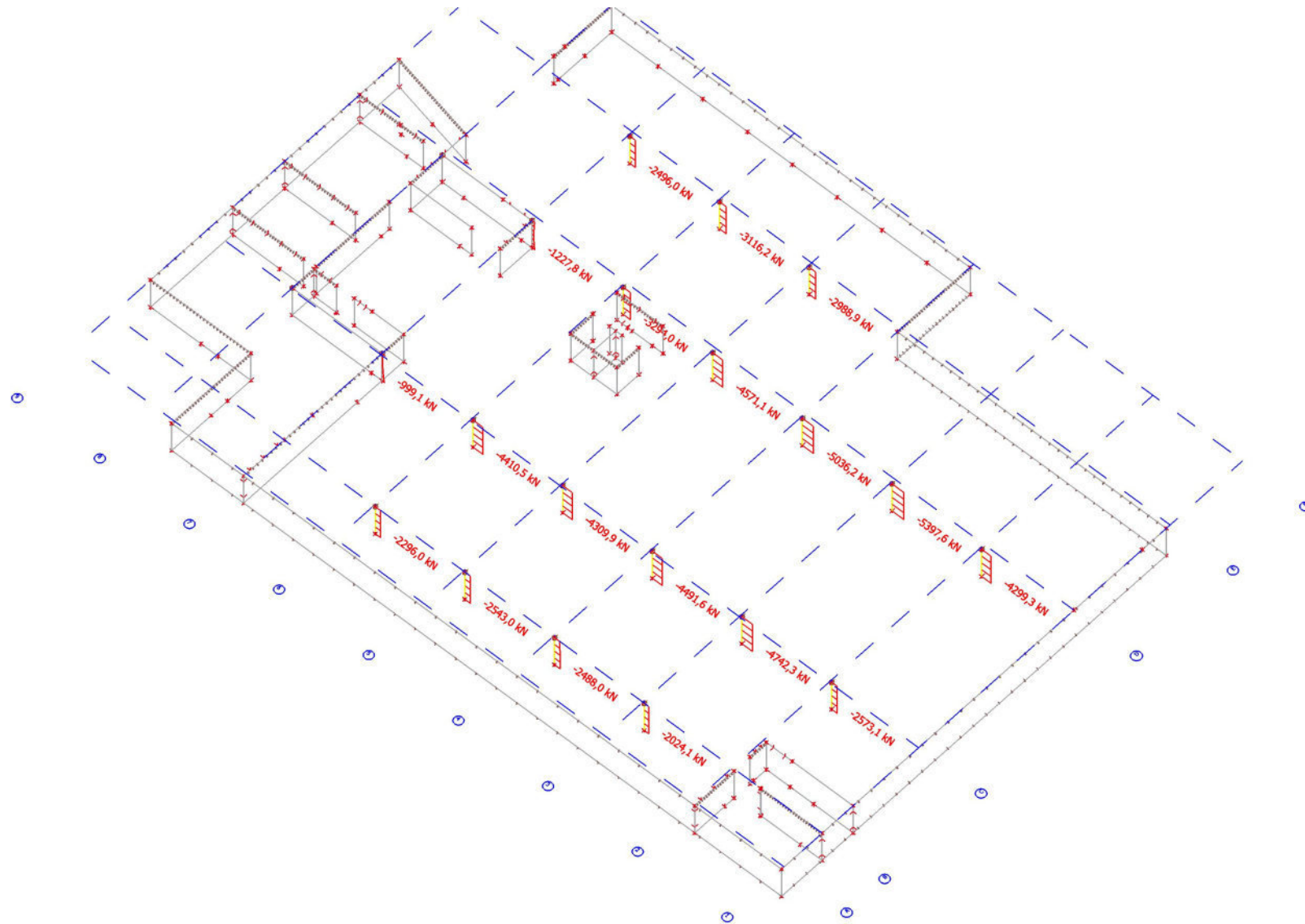
8. Atraminės reakcijos (linijinės)_Rz_ULS

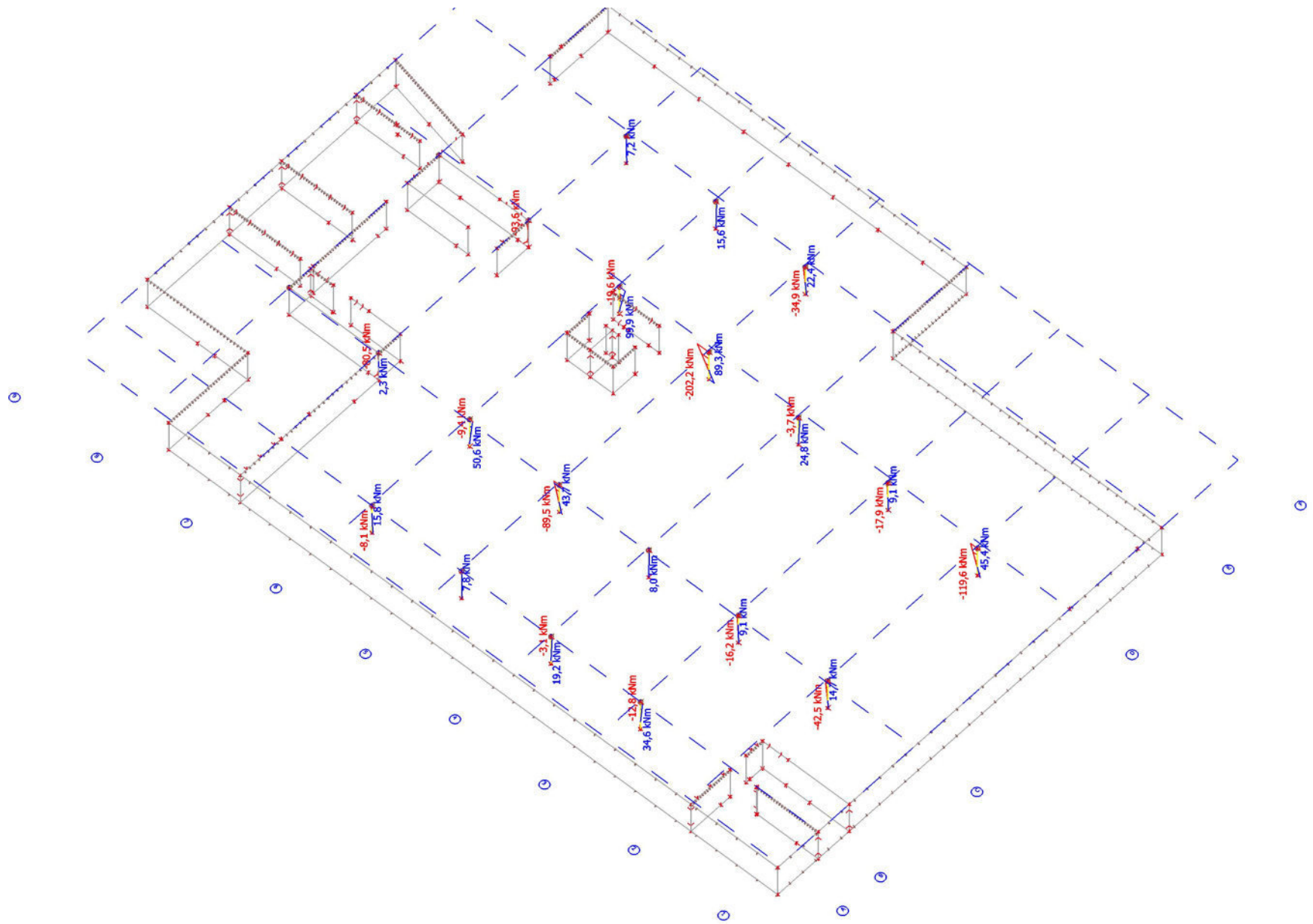


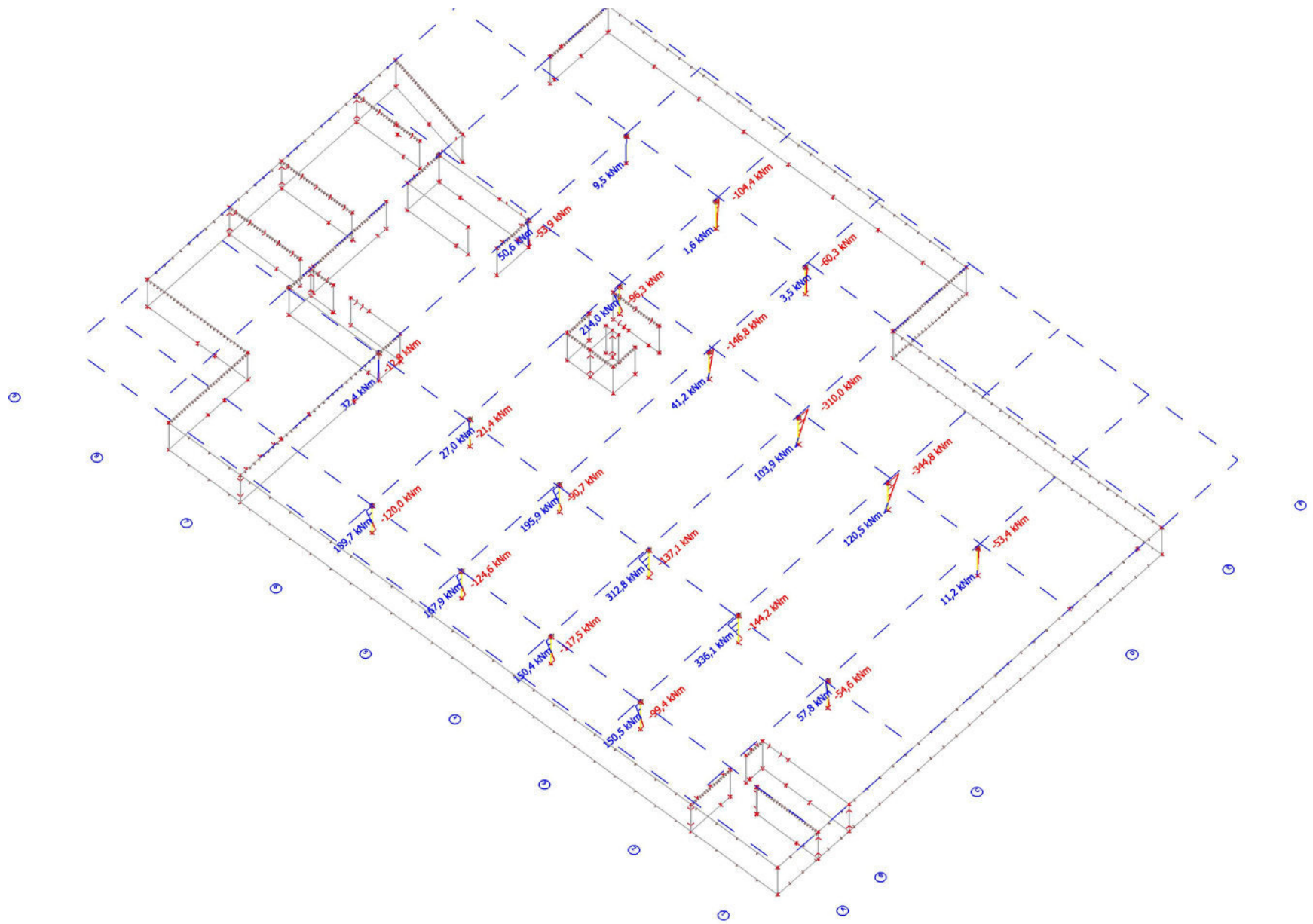
9. Atraminės reakcijos (linijinės)_Rz_SLS

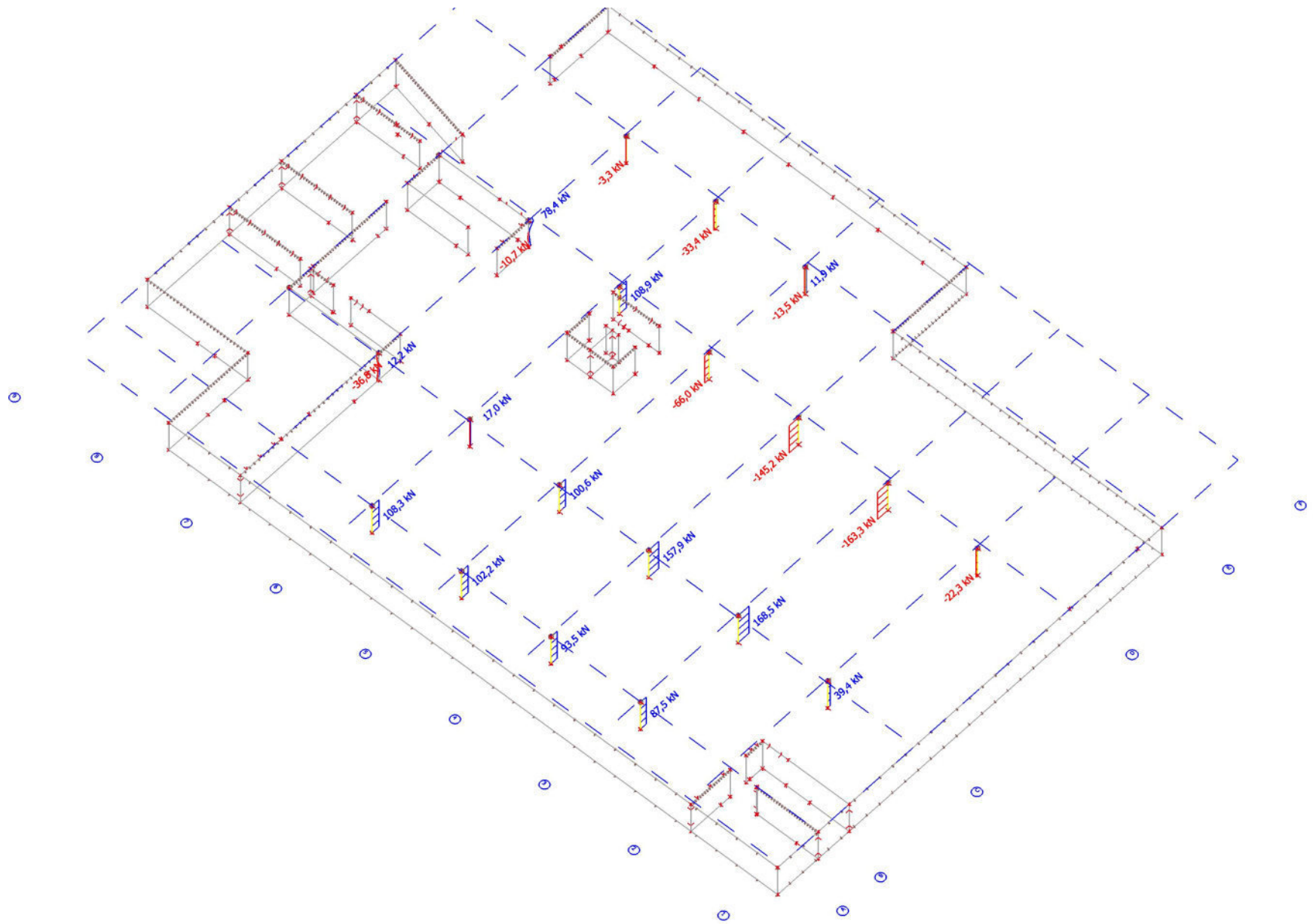


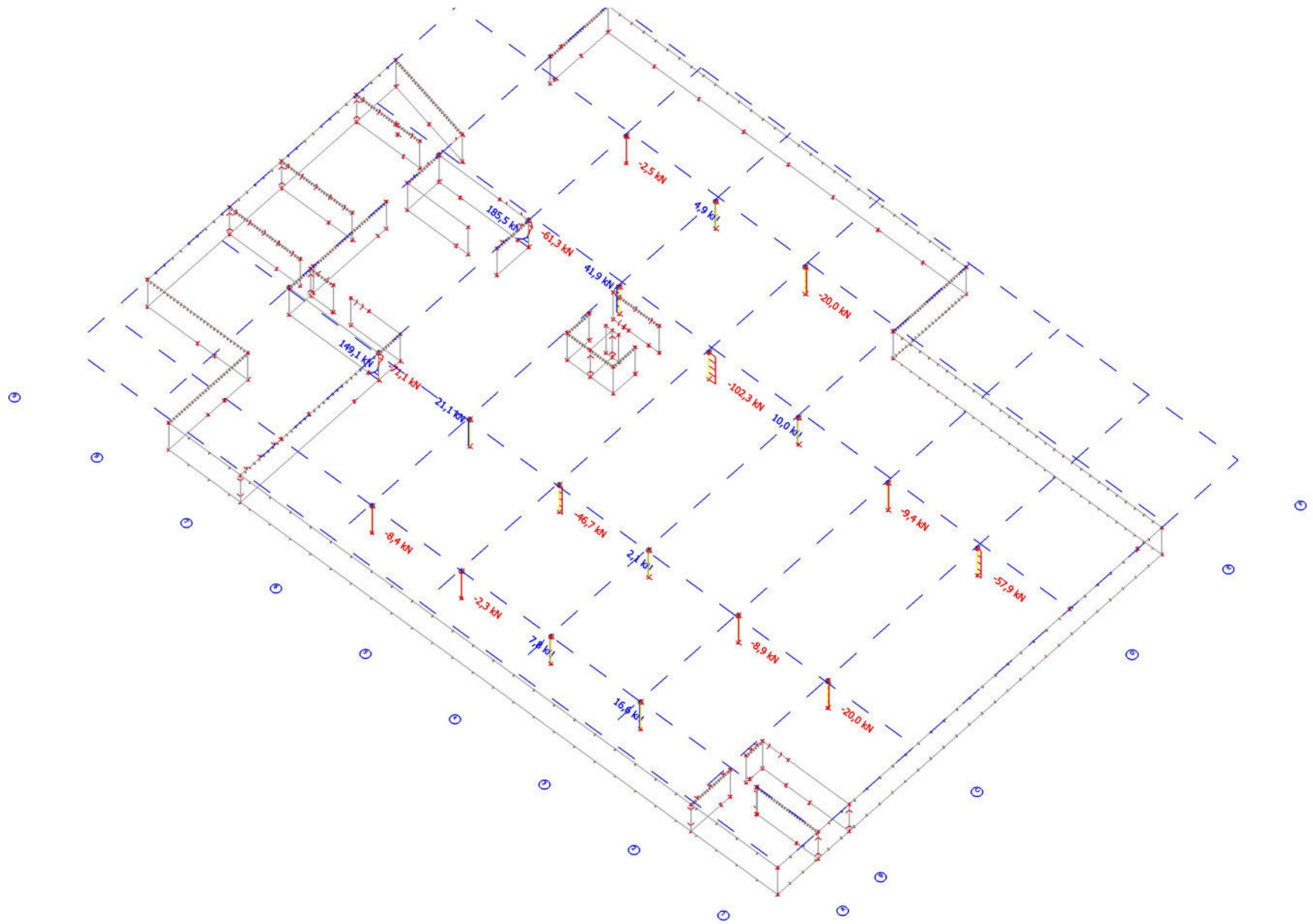
10. Įrašos kolonose_0 aukštas_N_ULS



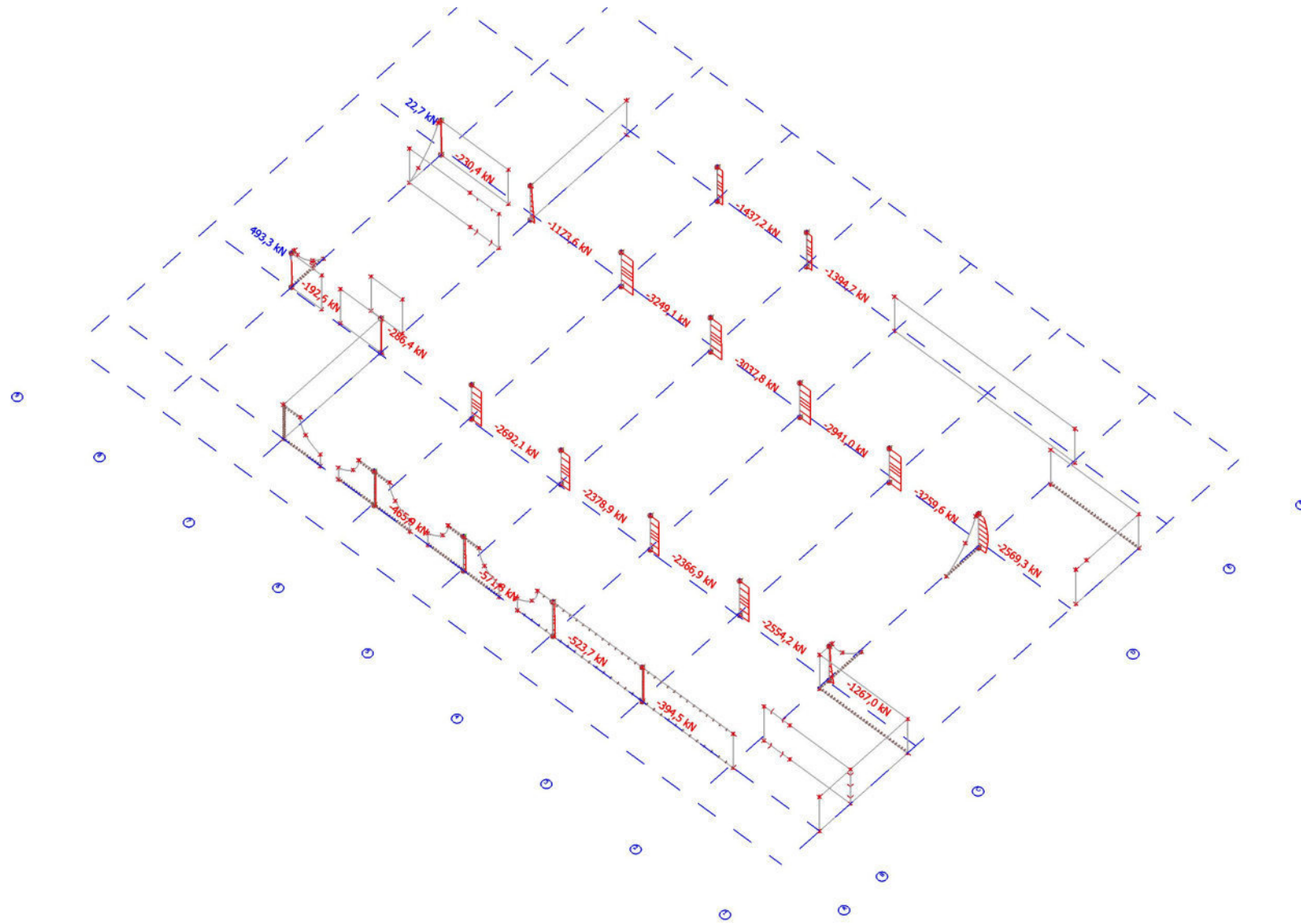


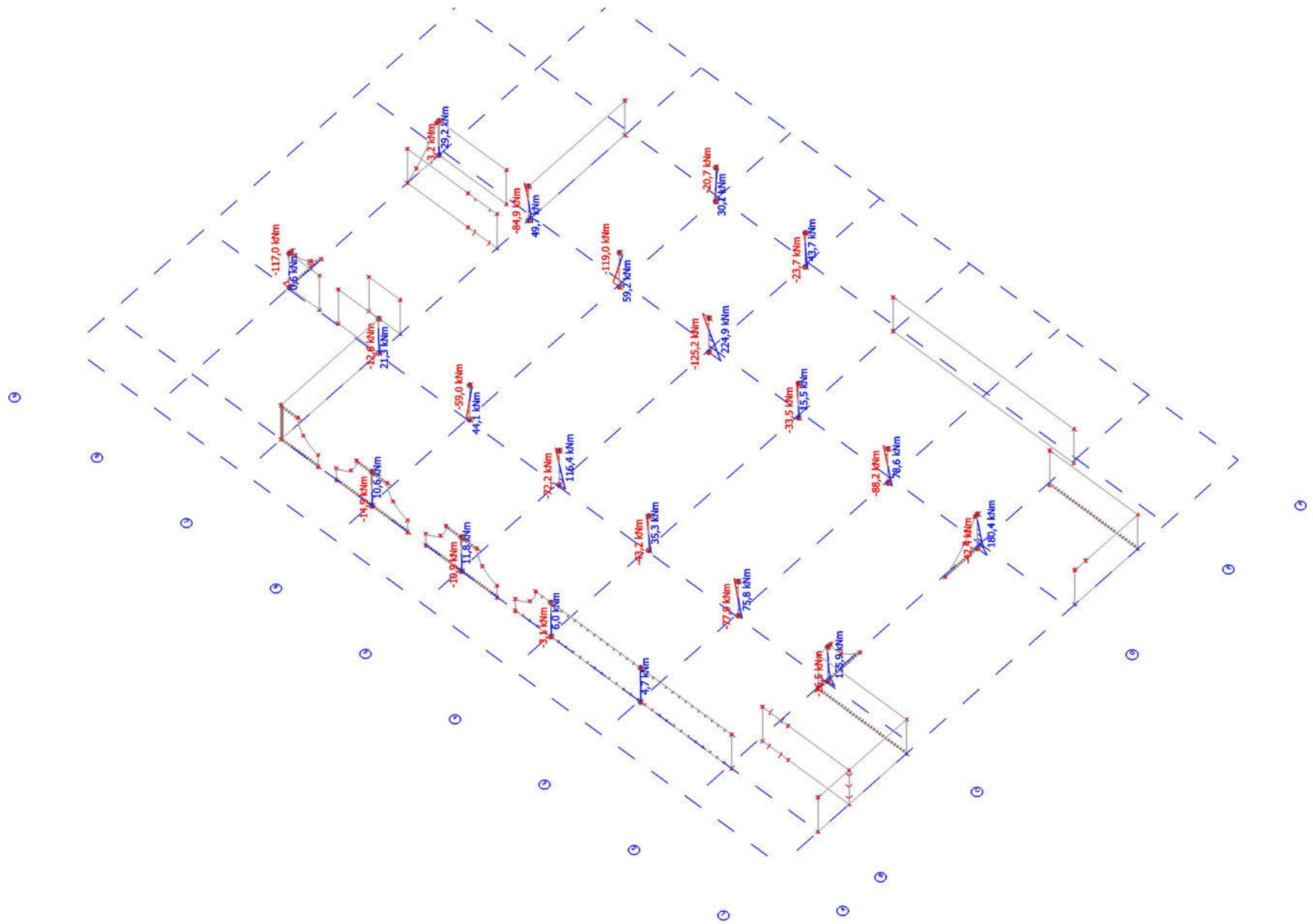


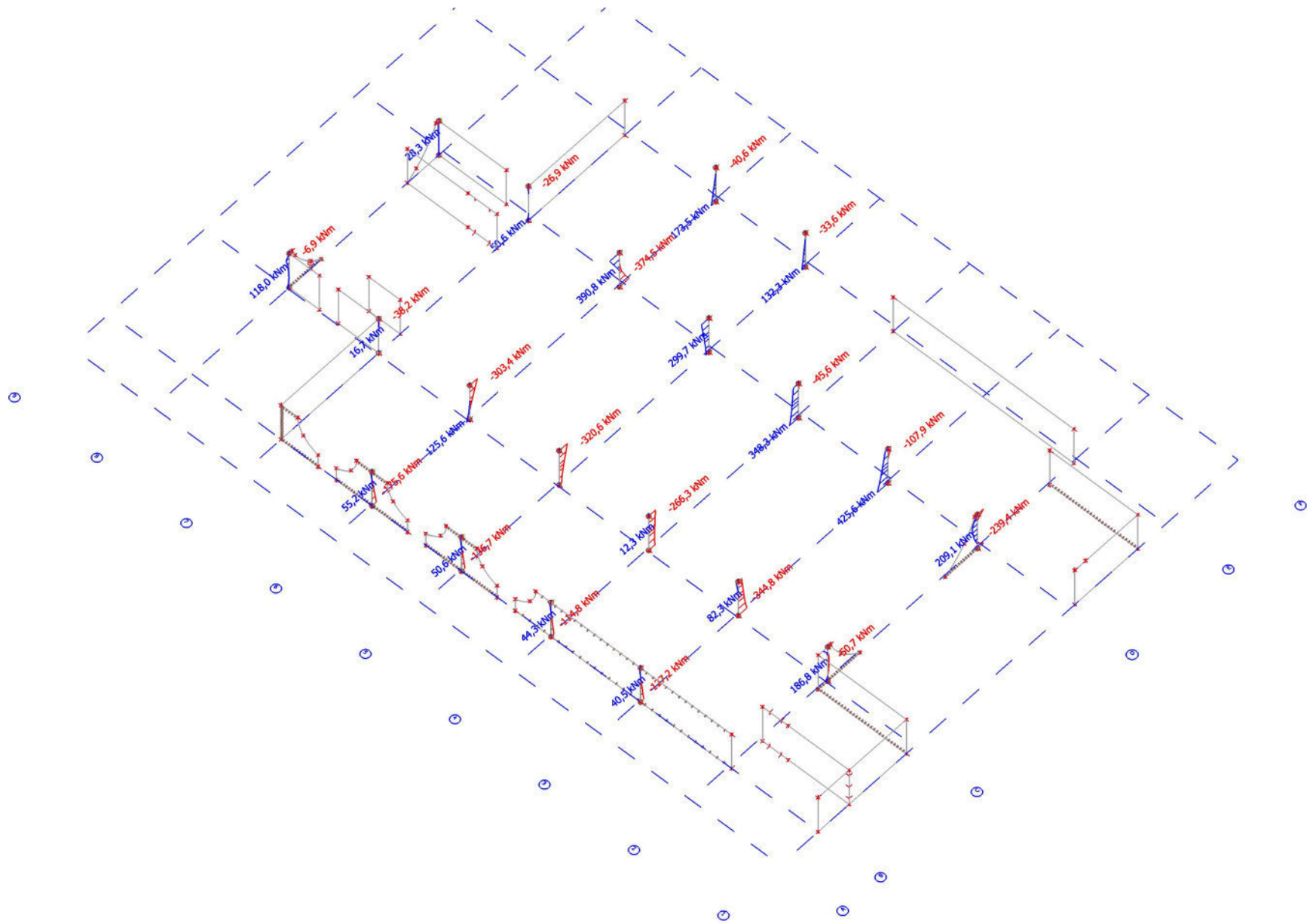


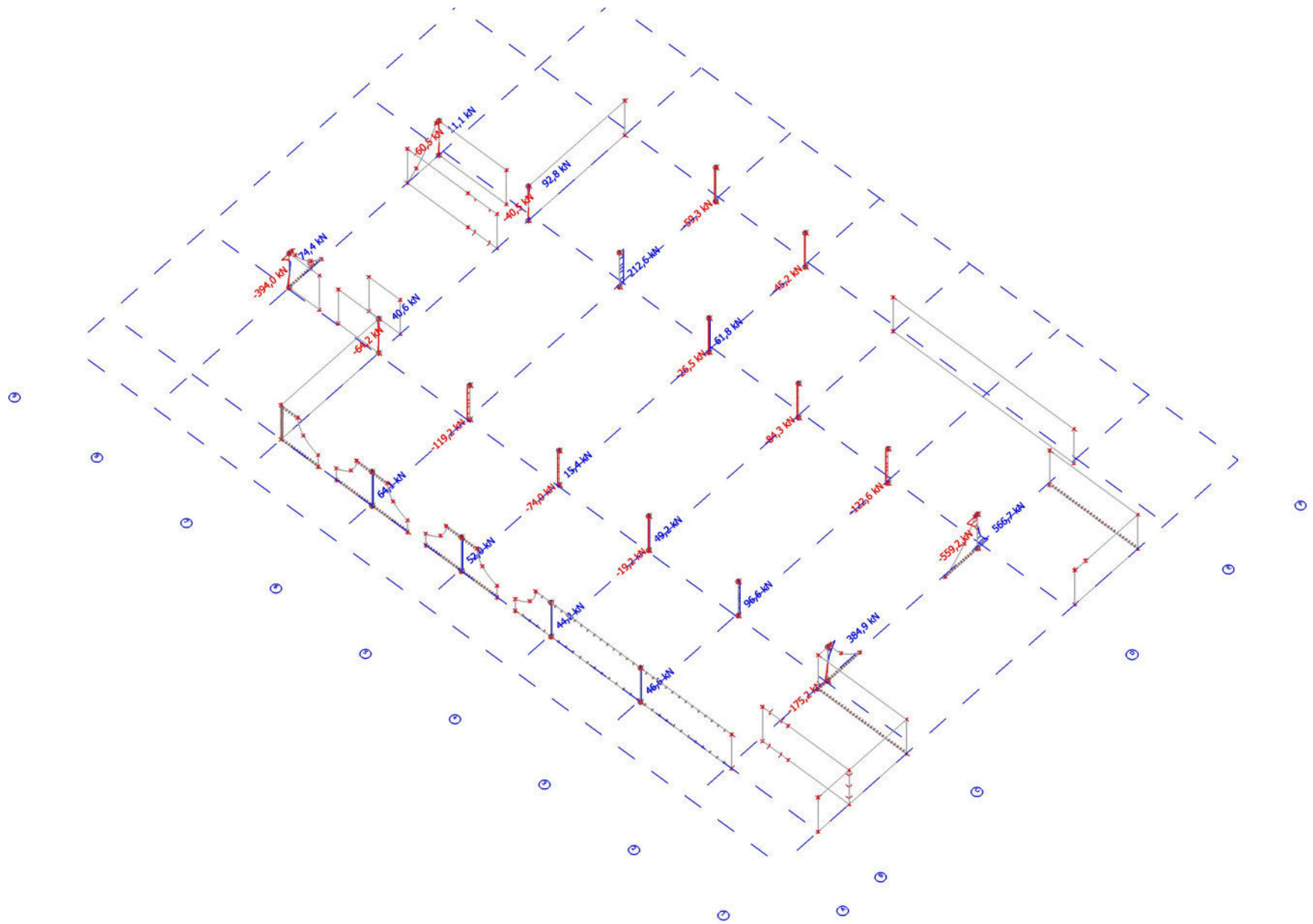


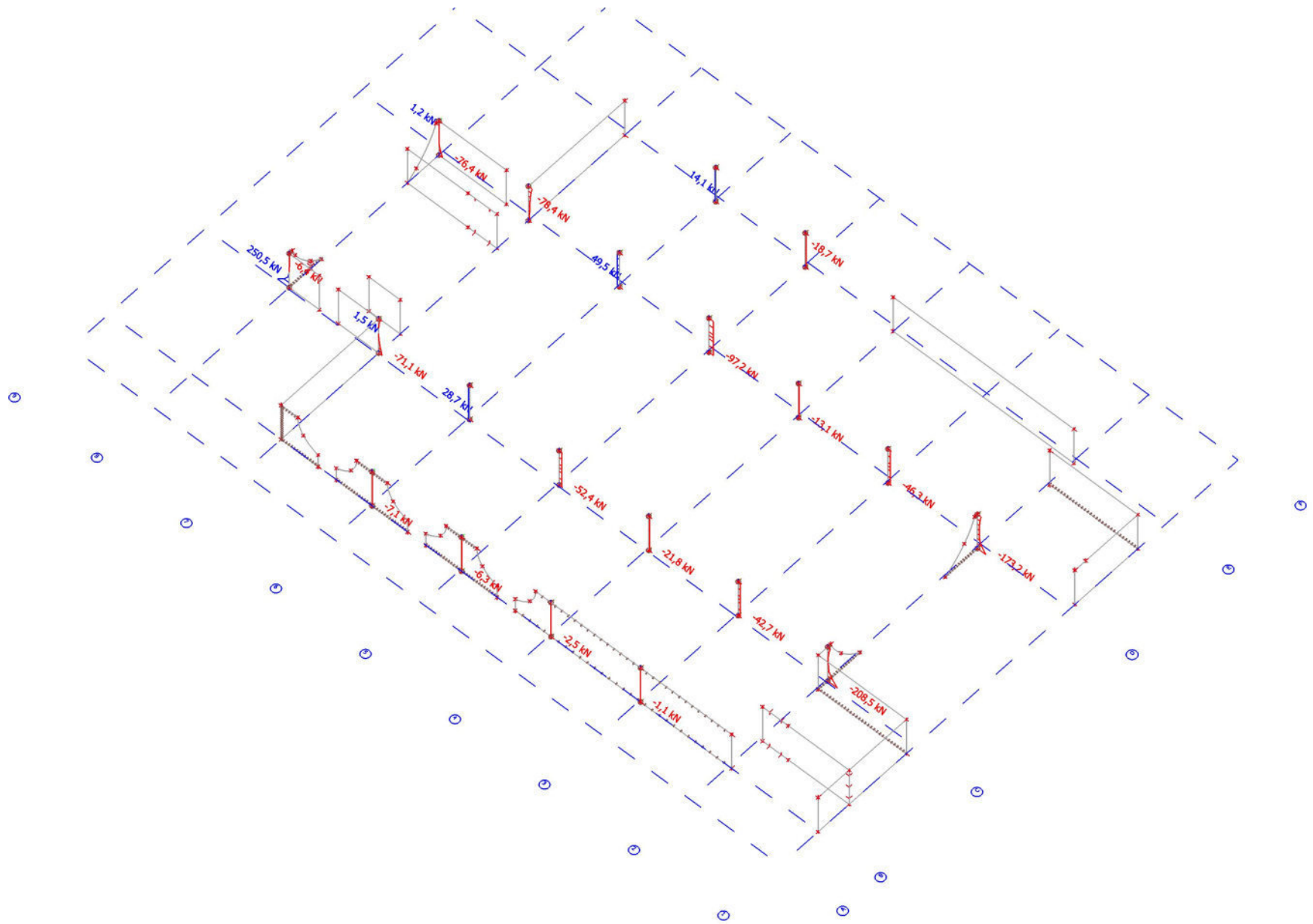
11. Įrašos kolonose_1 aukštas_N_ULS



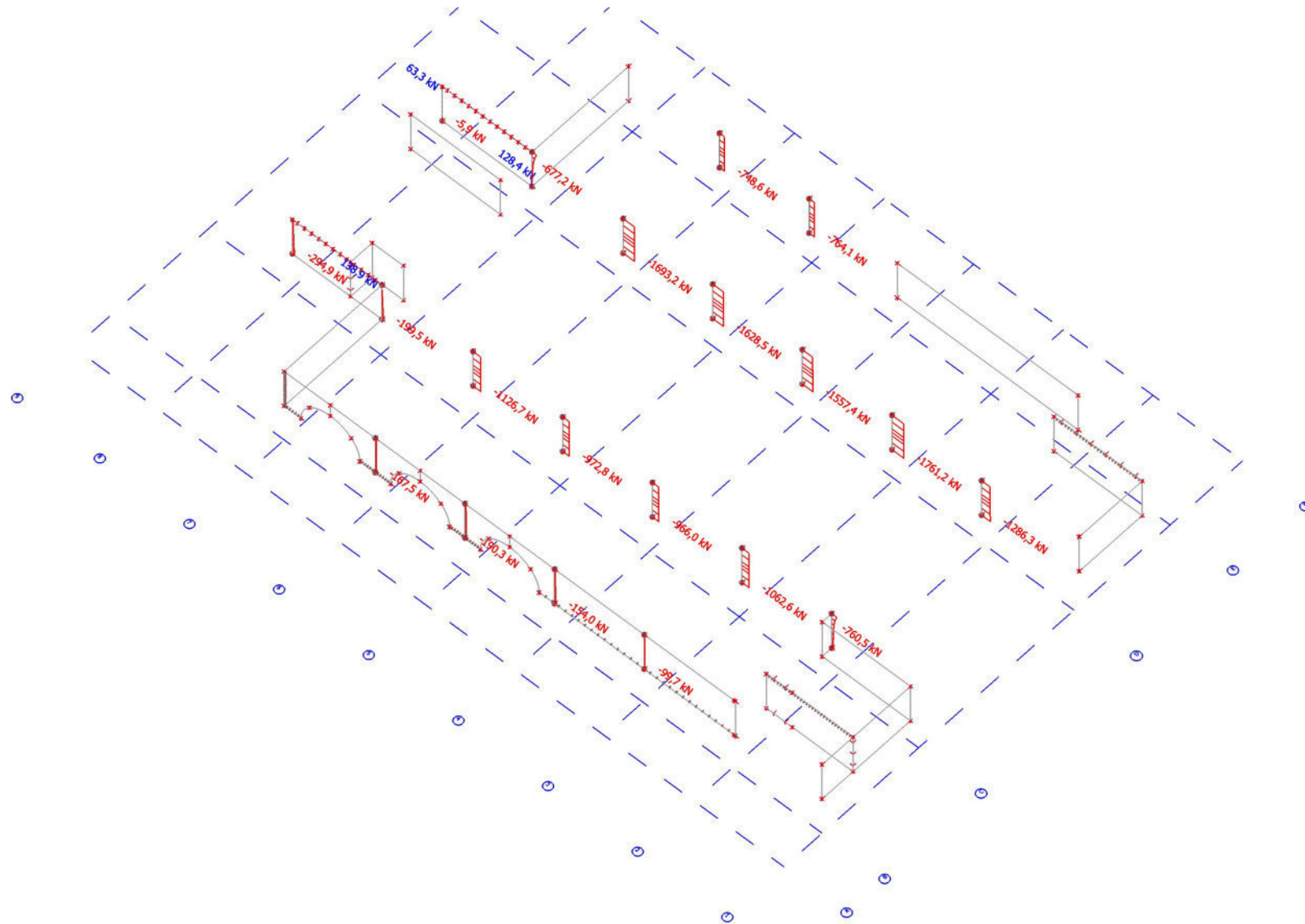


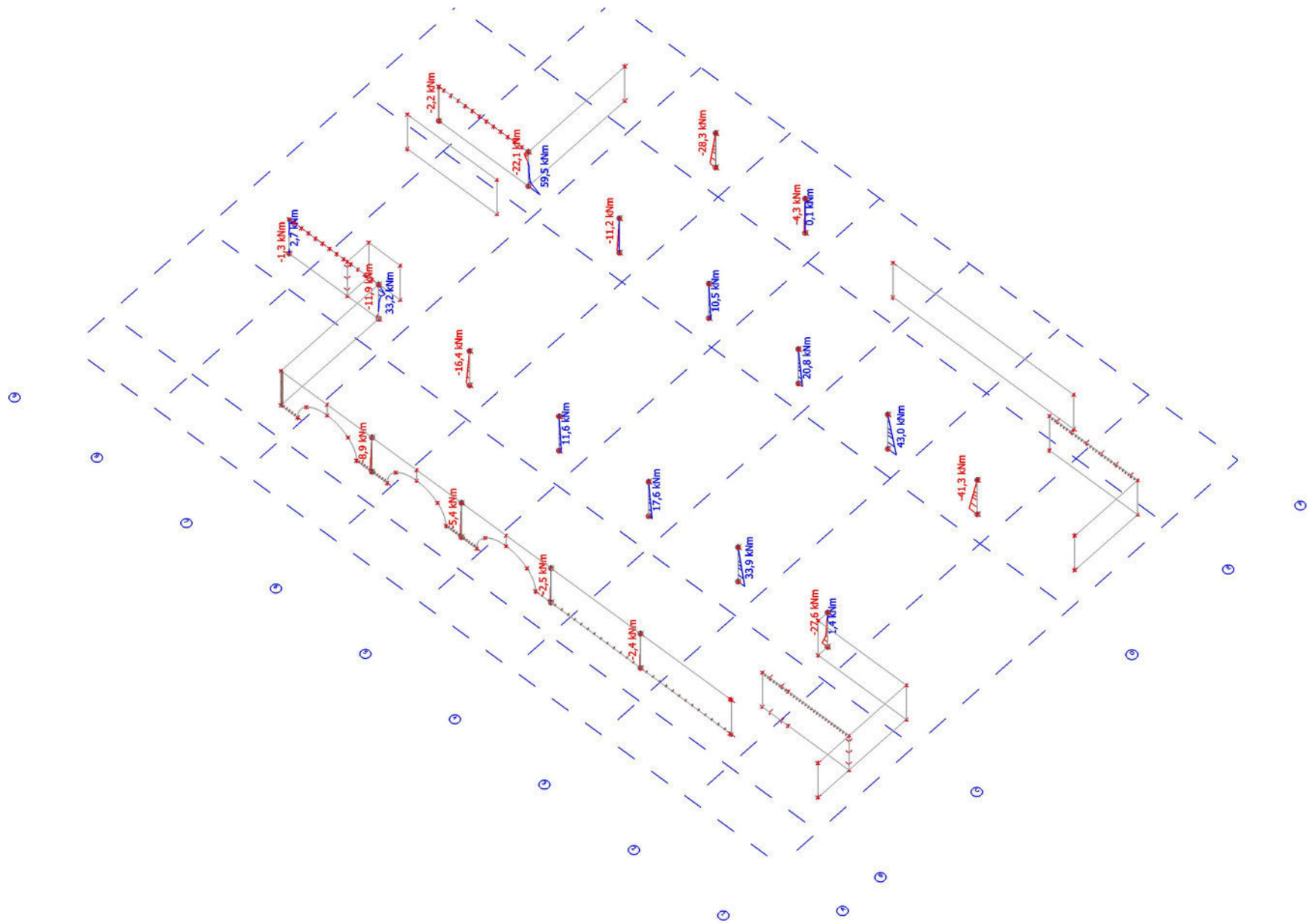


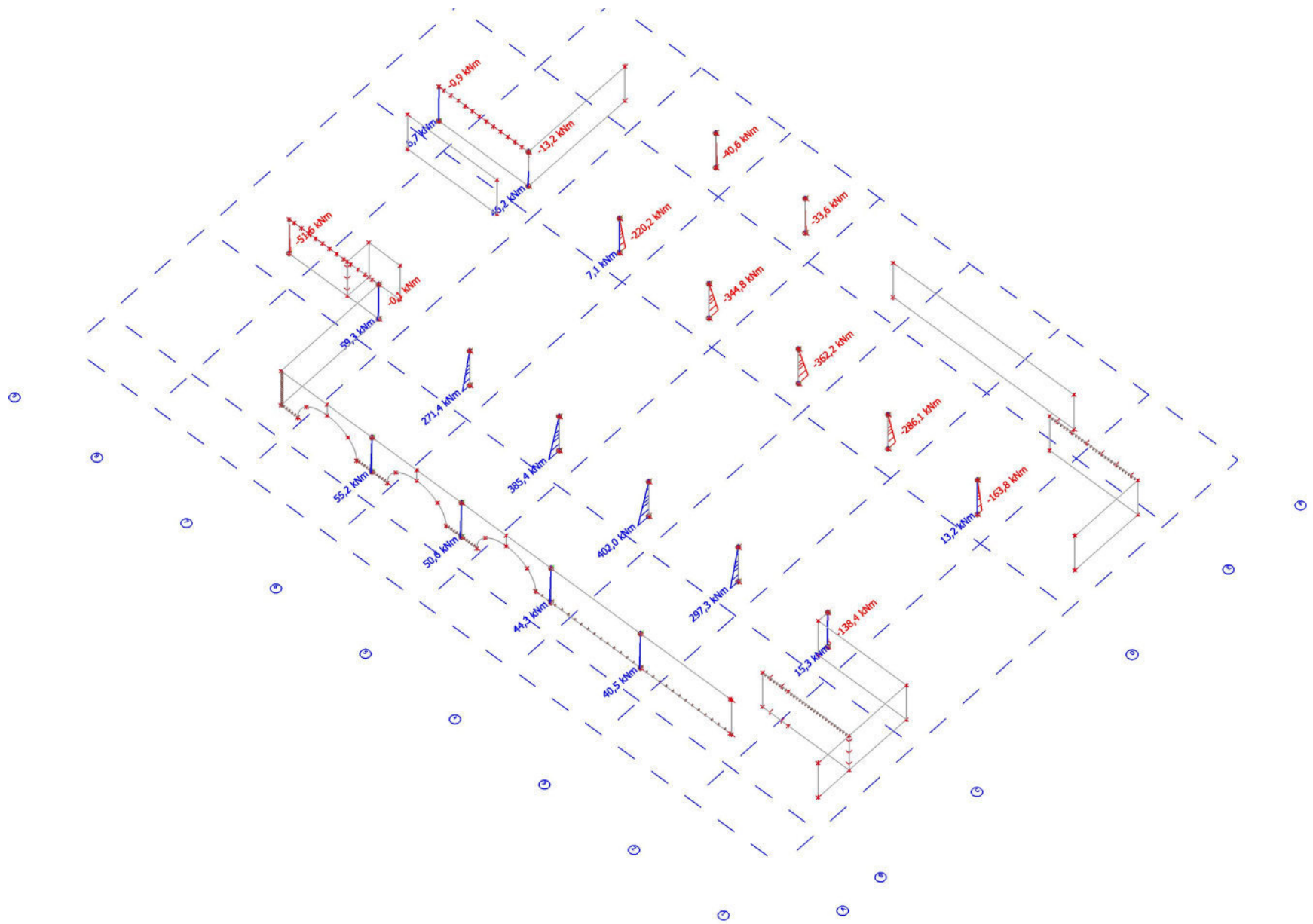


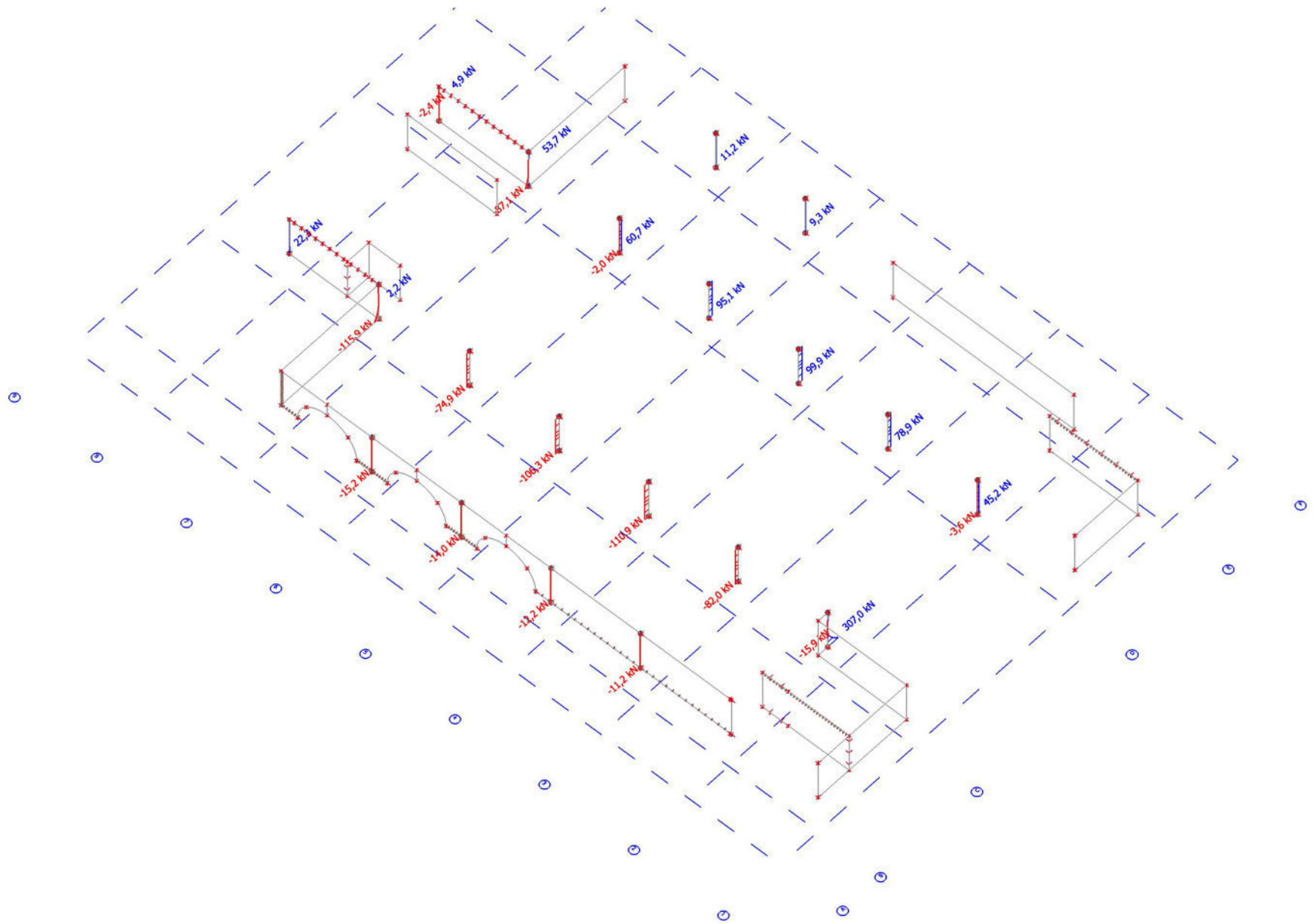


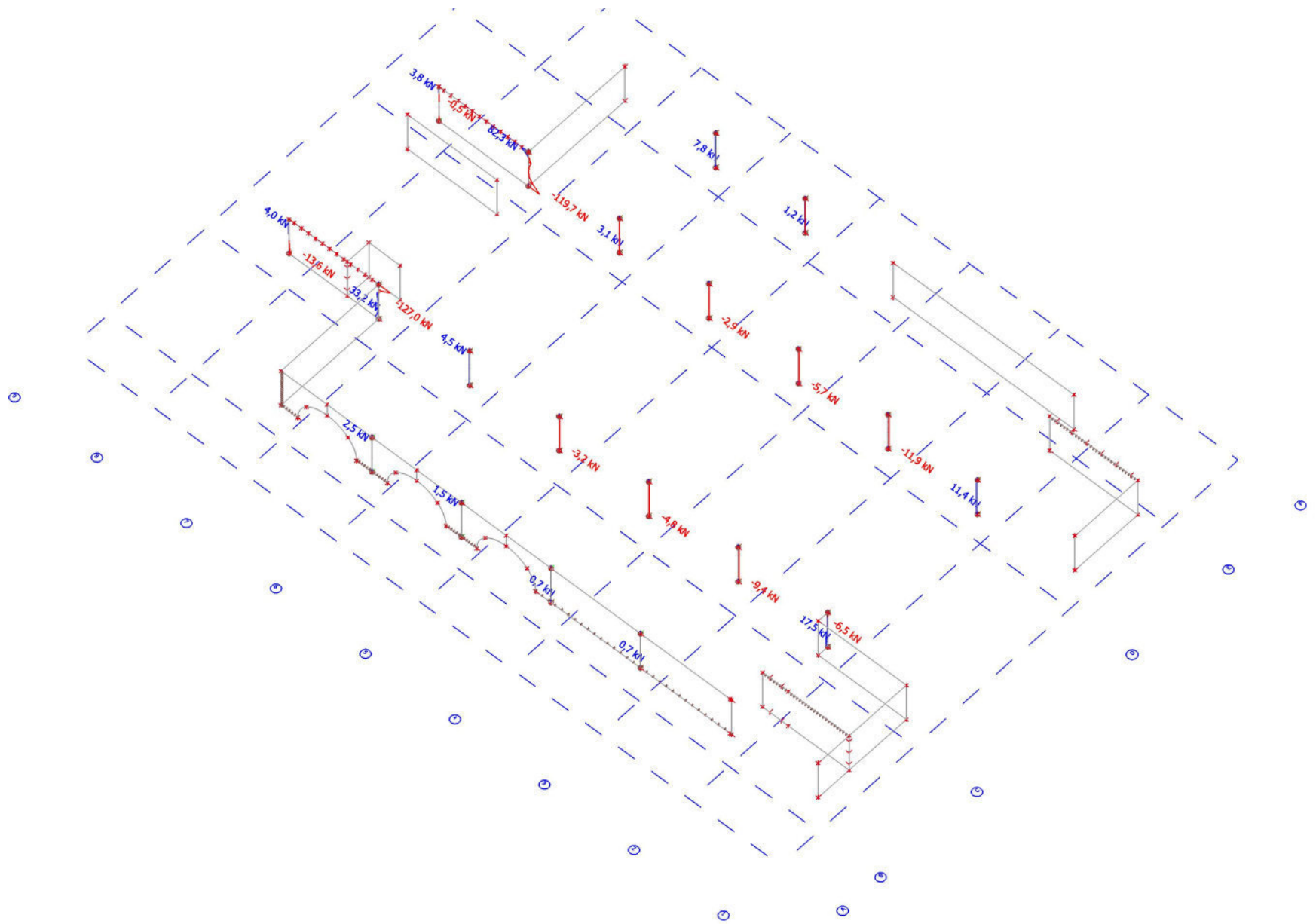
12. Įrašos kolonose_2 aukštas_N_ULS



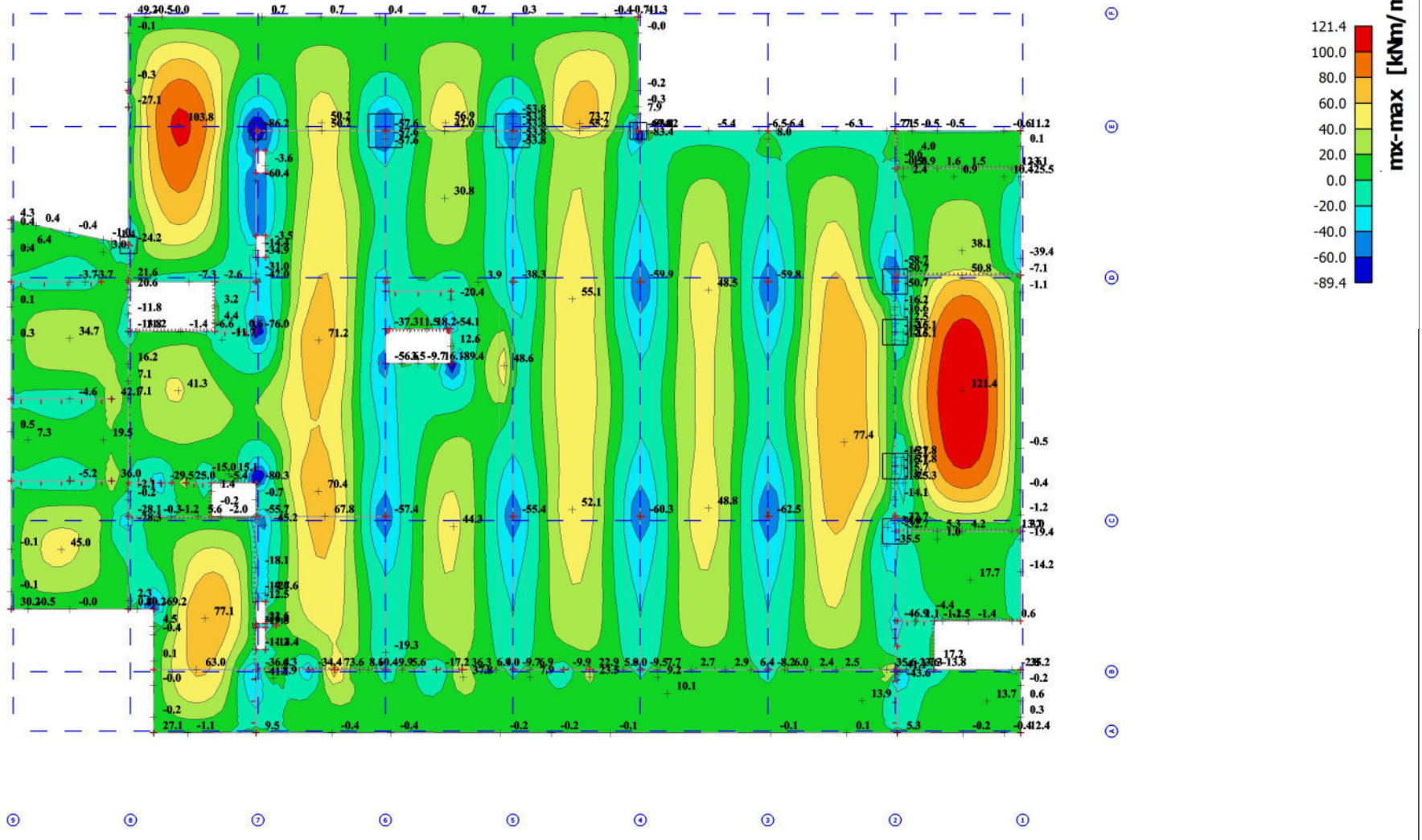




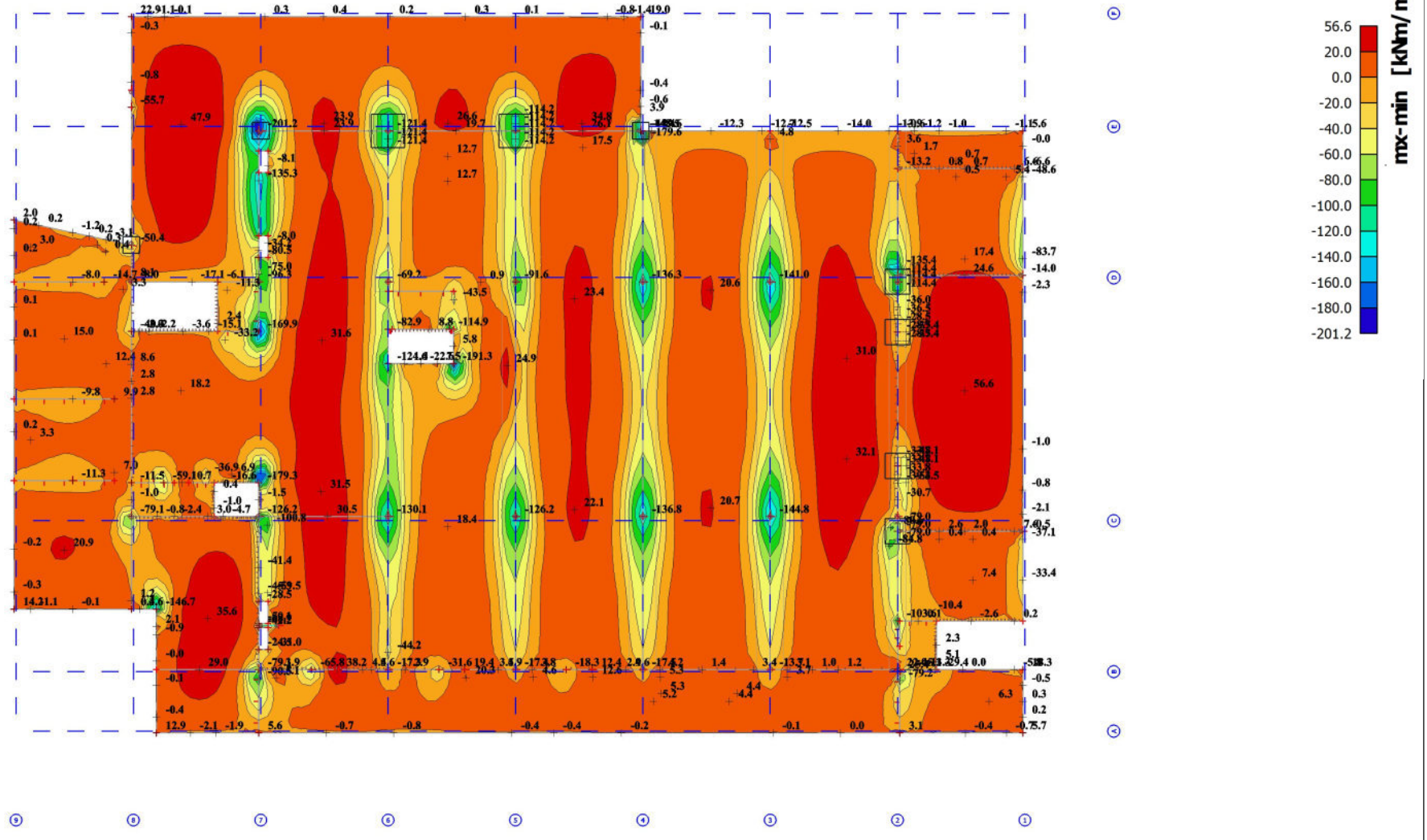




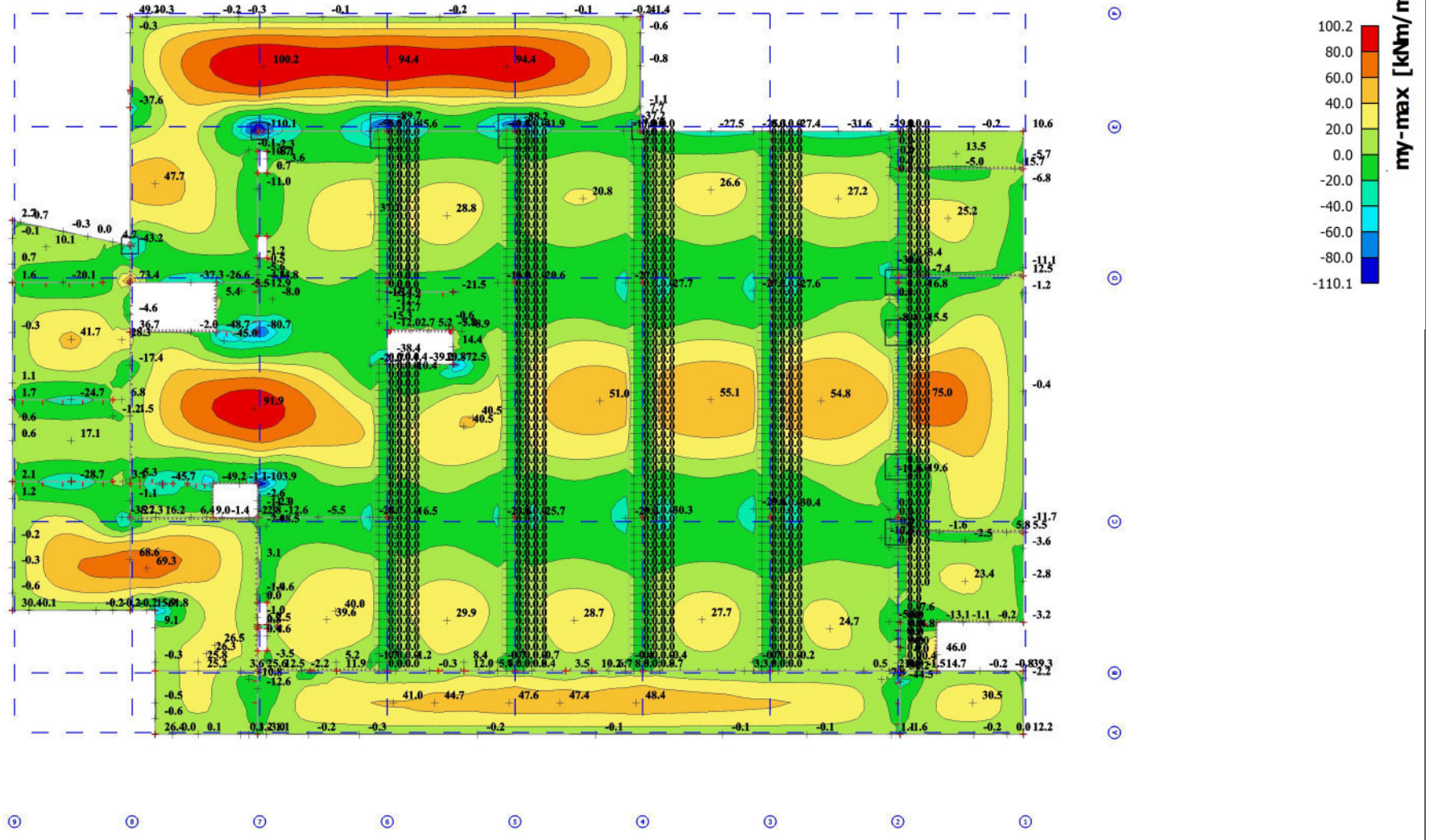
13. Momentai 0A perdangoje_Mx-max_ULS



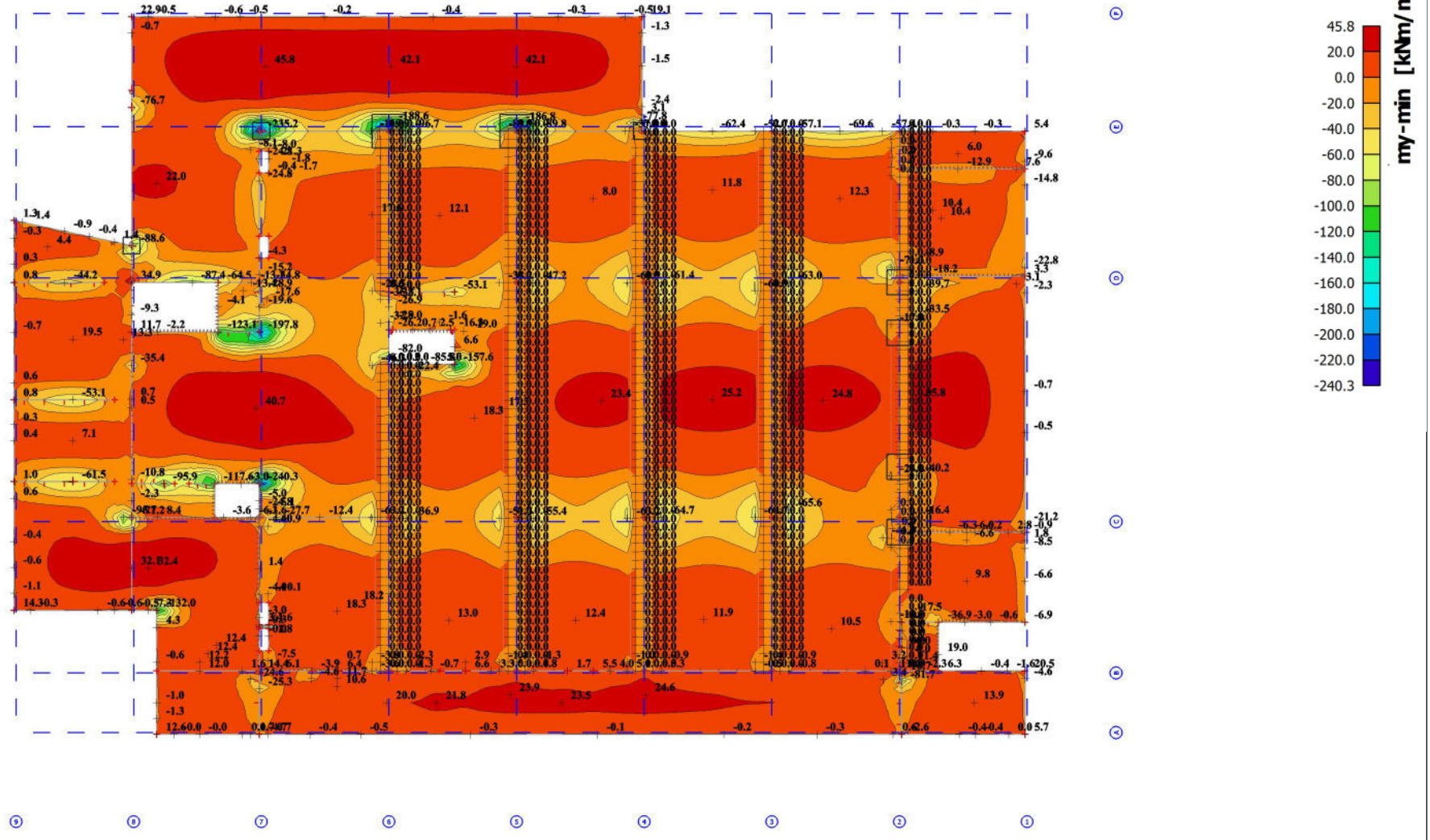
14. Momentai 0A perdangoje_Mx-min_ULS



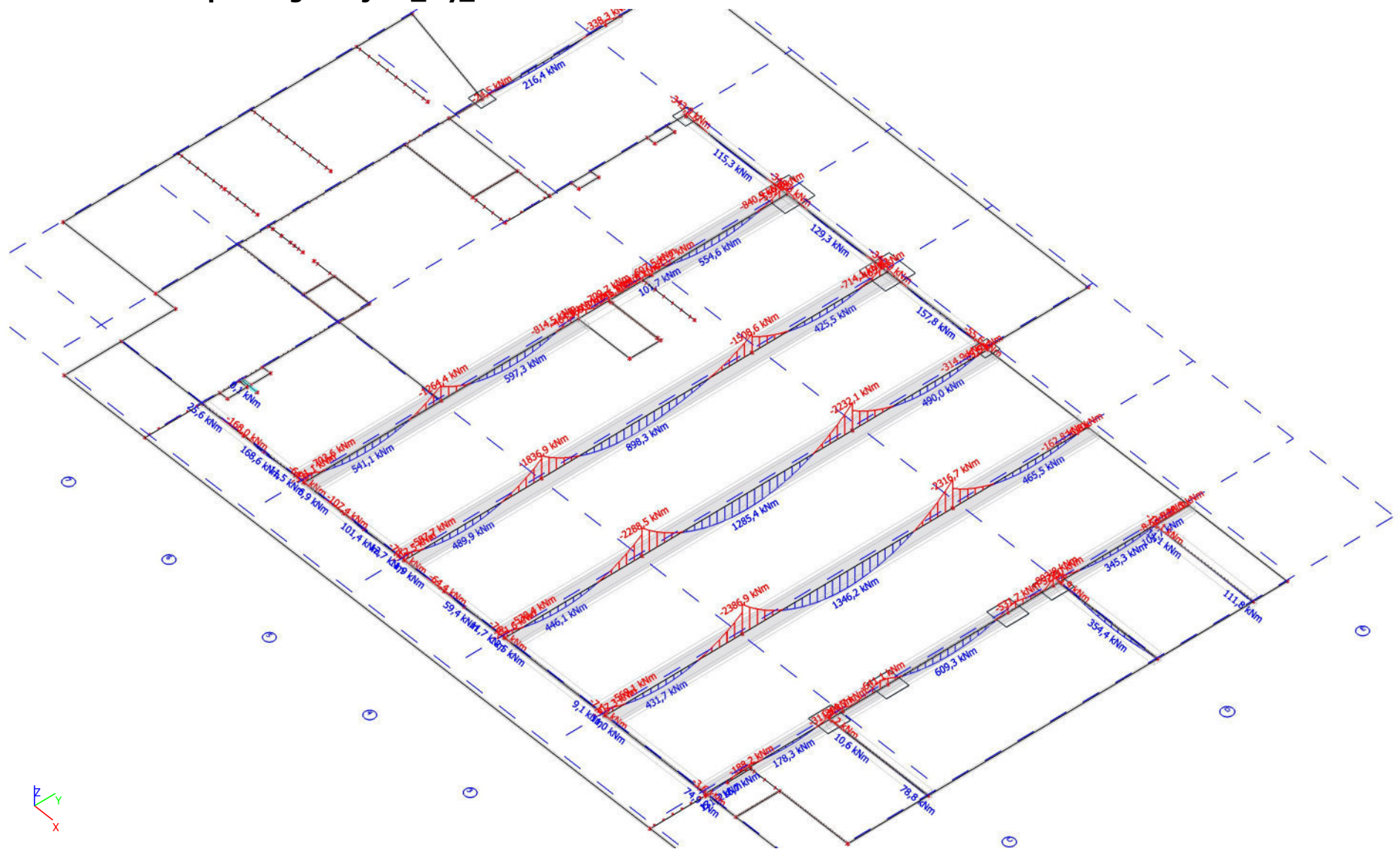
15. Momentai 0A perdangoje_My-max_ULS



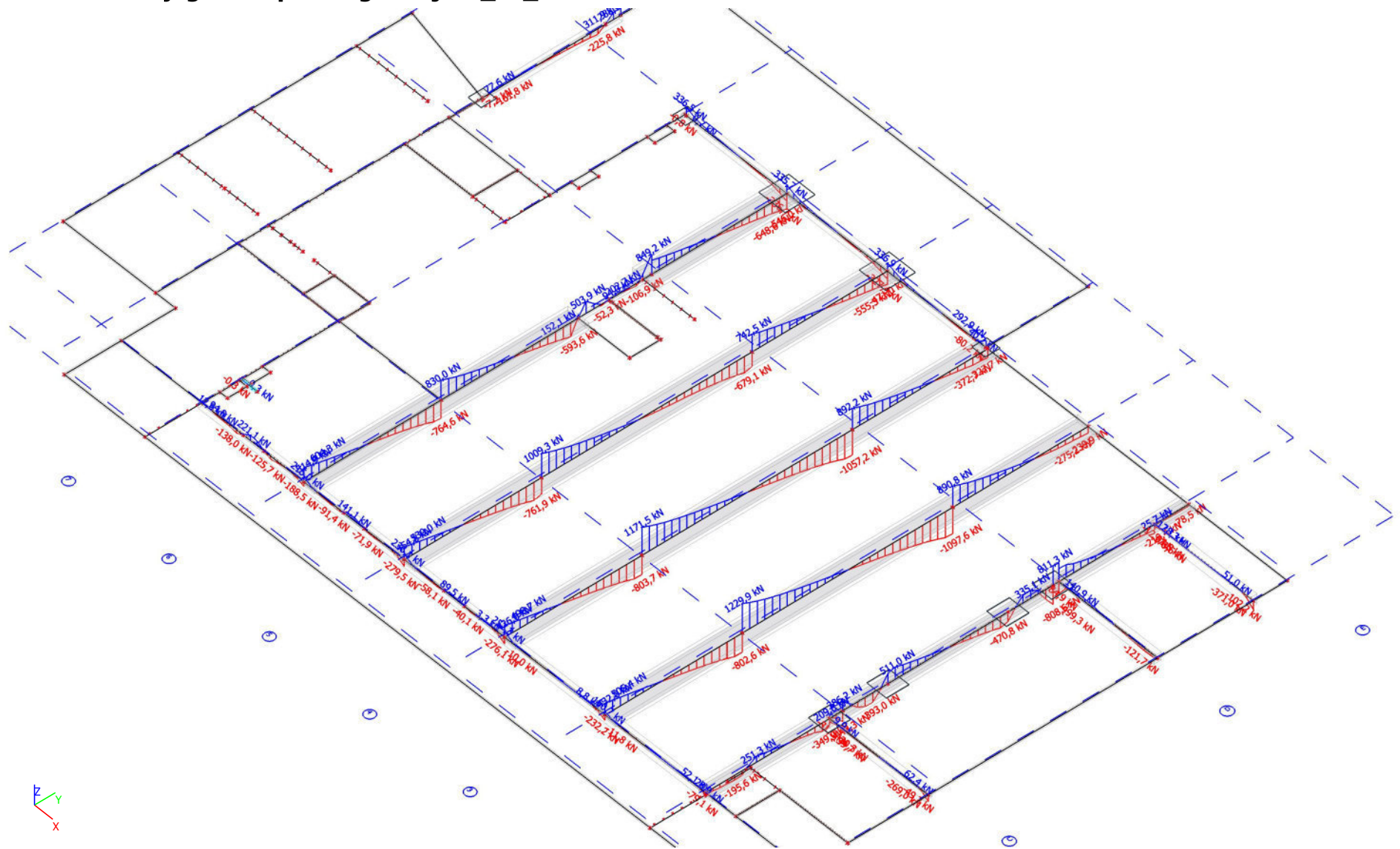
16. Momentai 0A perdangoje_My-min_ULS



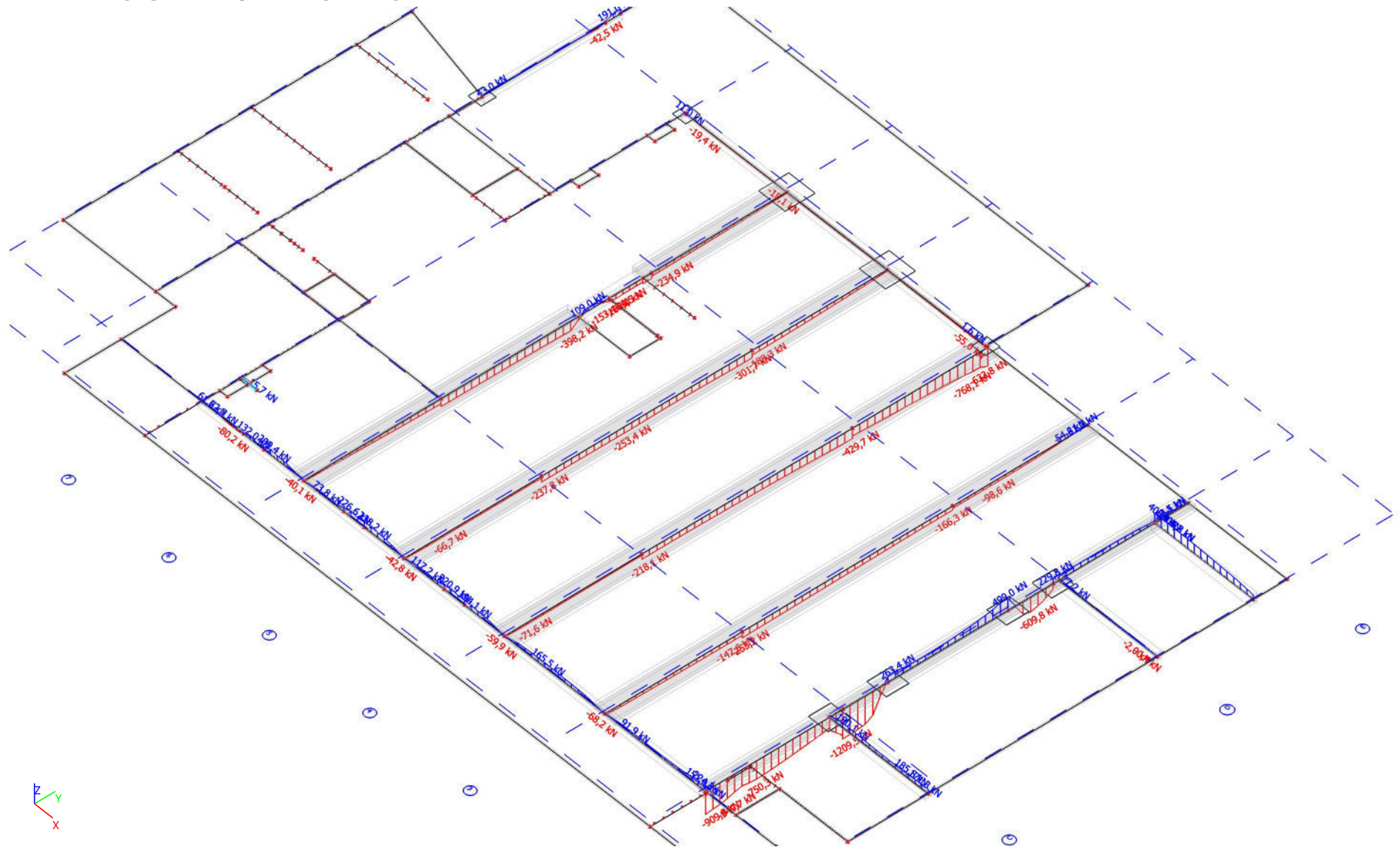
17. Momentai 0A perdangos sijose_My_ULS



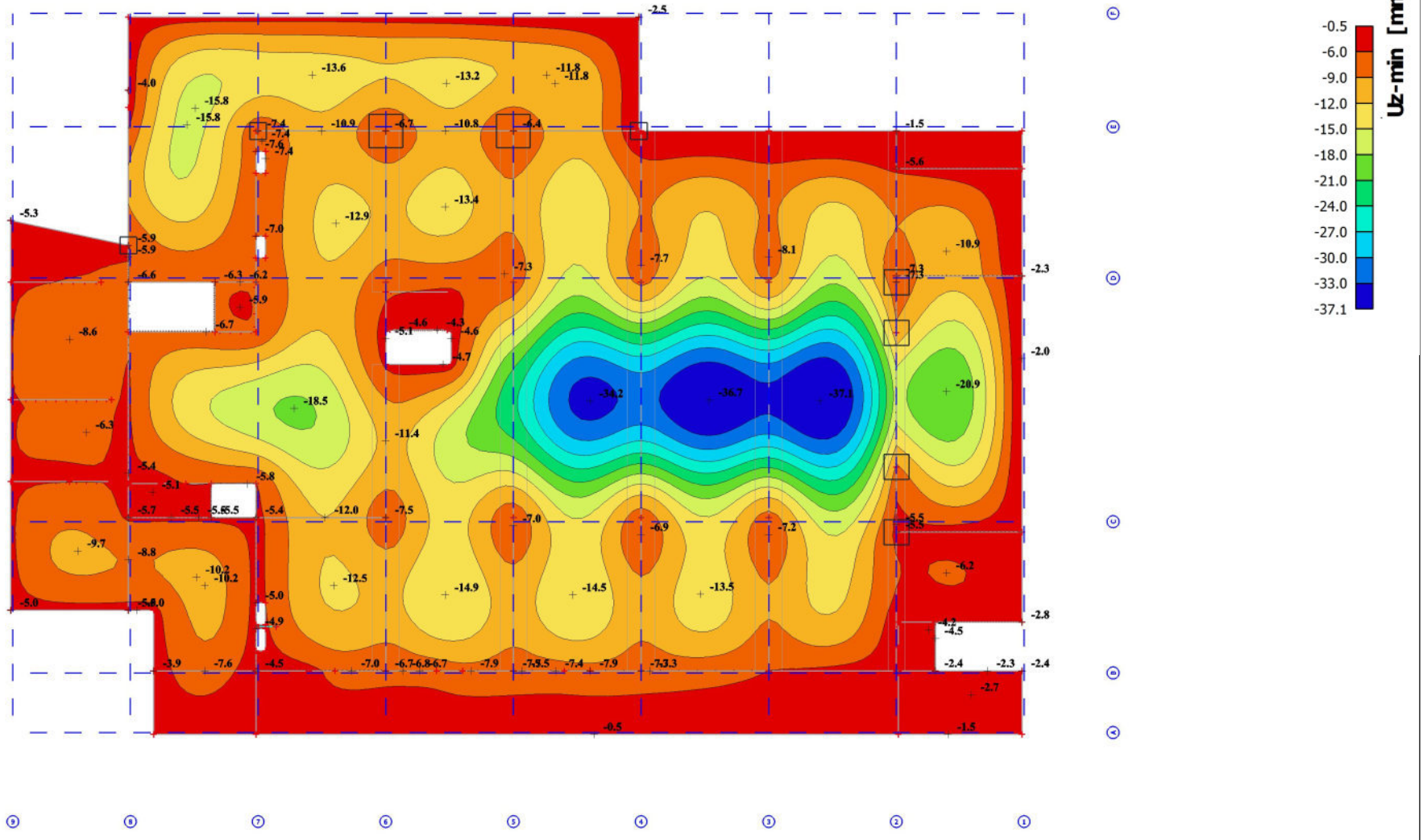
18. Skersinės jėgos 0A perdangos sijose_Vz_ULS



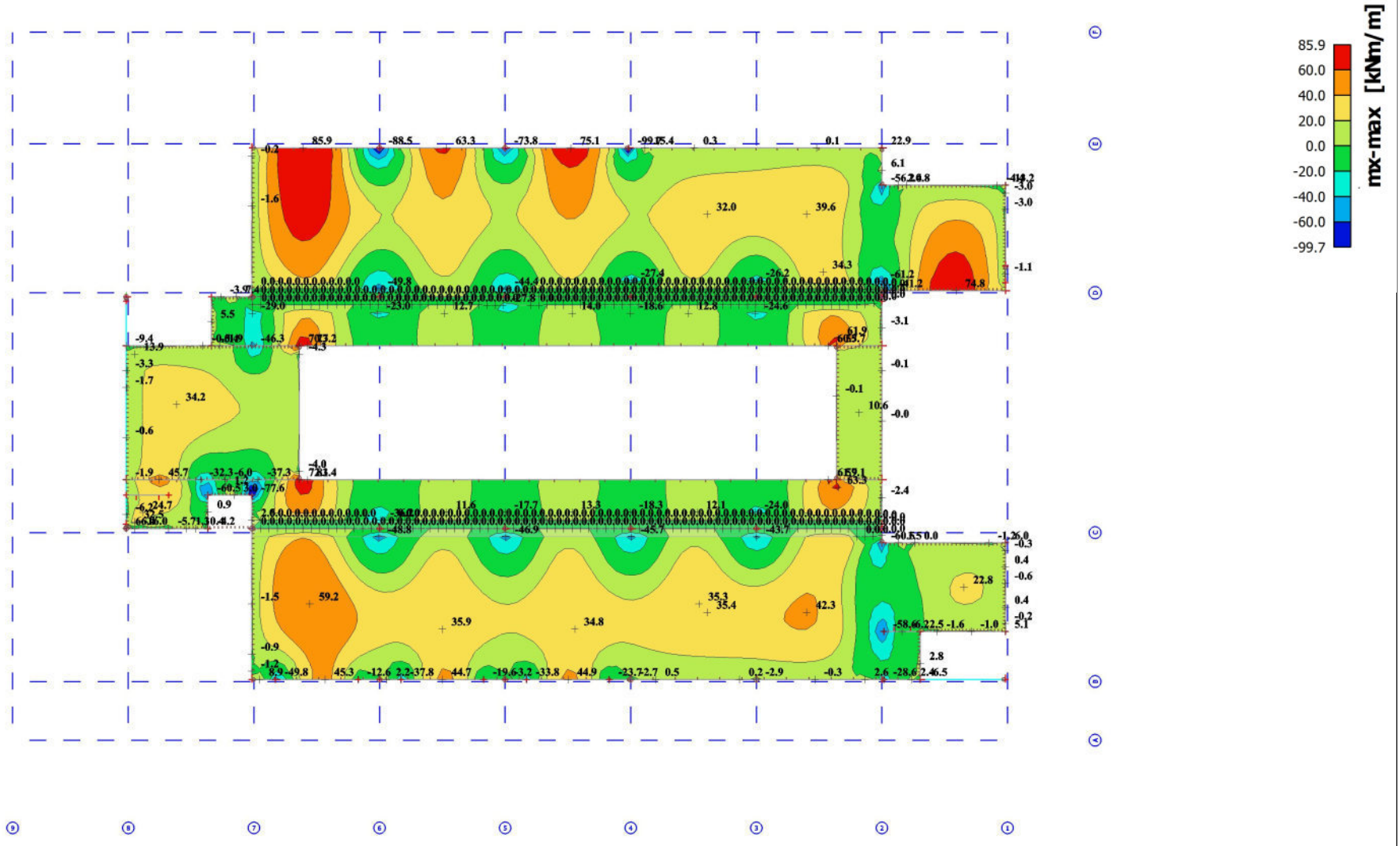
19. Ašinės jėgos 0A perdangos sijose_N_ULS



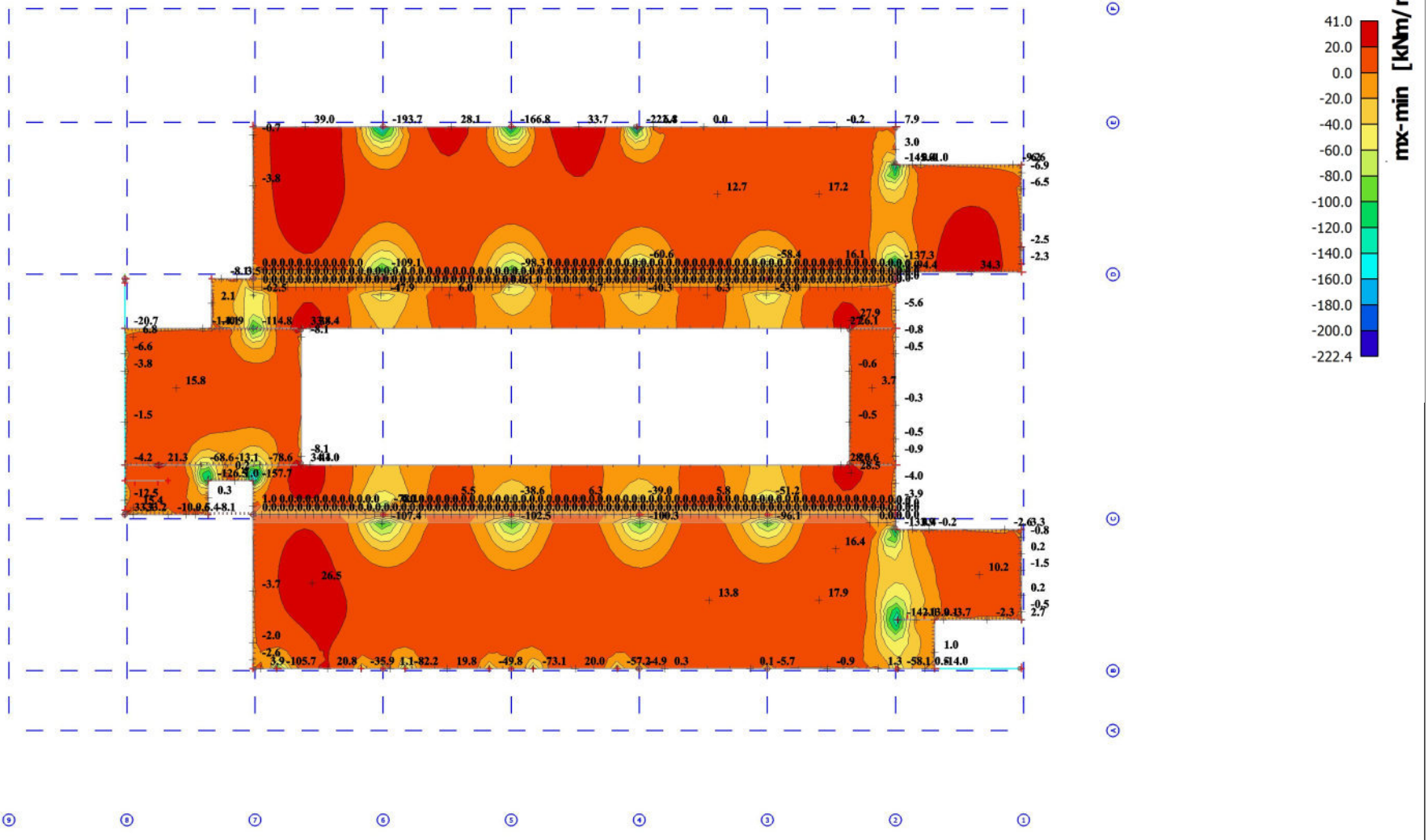
20. Taškų poslinkiai 0A perdangos lygyje_Uz_SLS



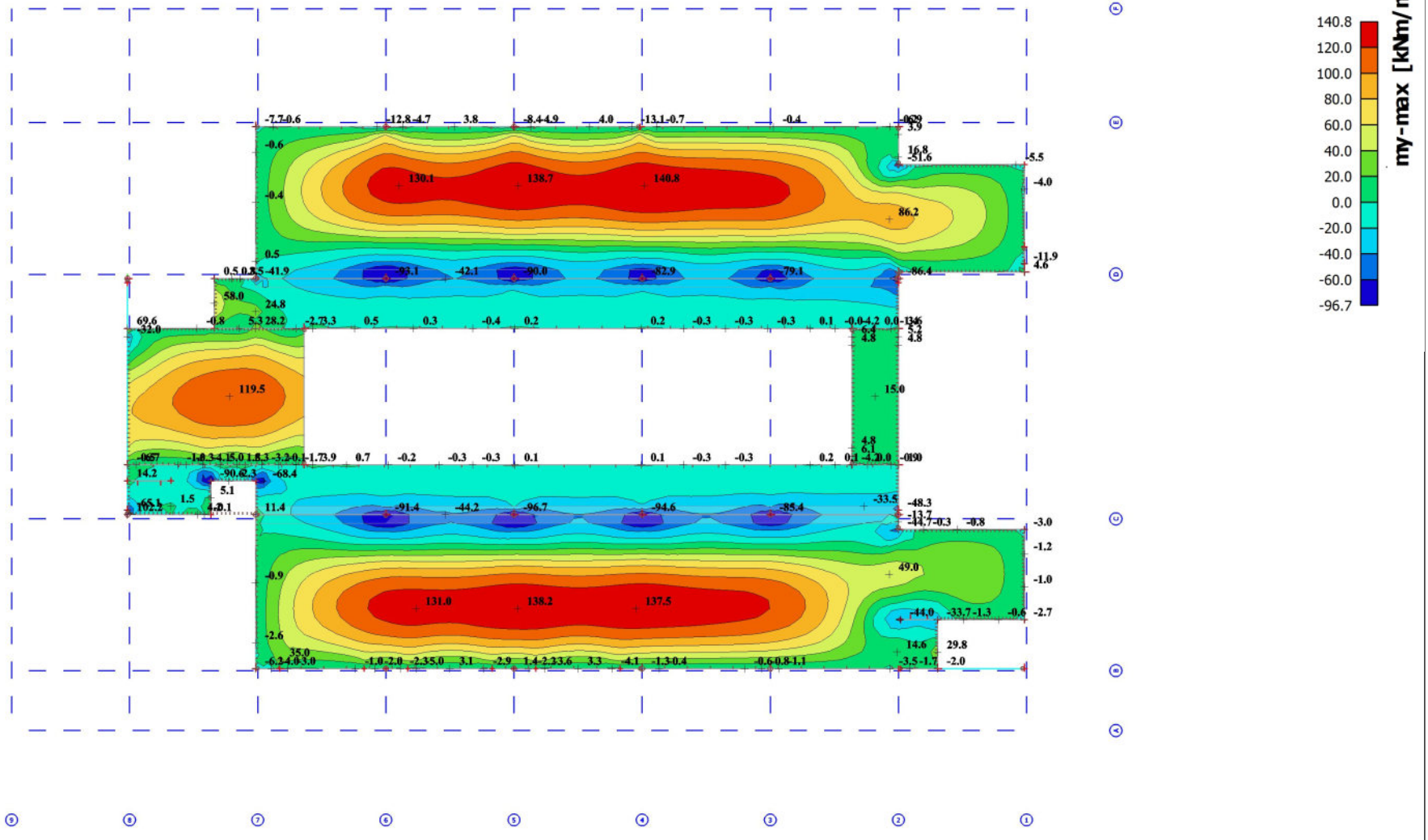
21. Momentai 1A perdangoje_Mx-max_uls



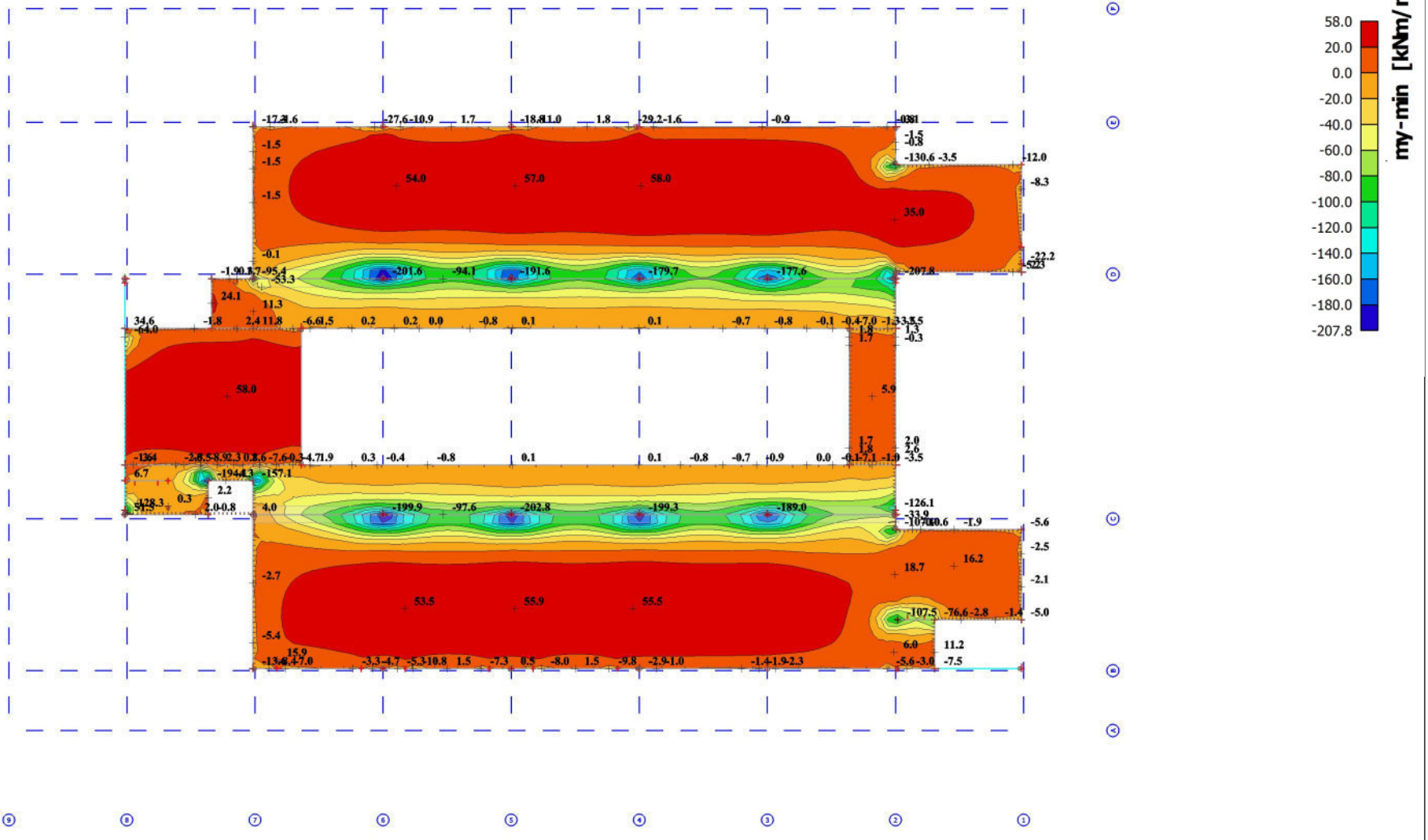
22. Momentai 1A perdangoje_Mx-min_ULS



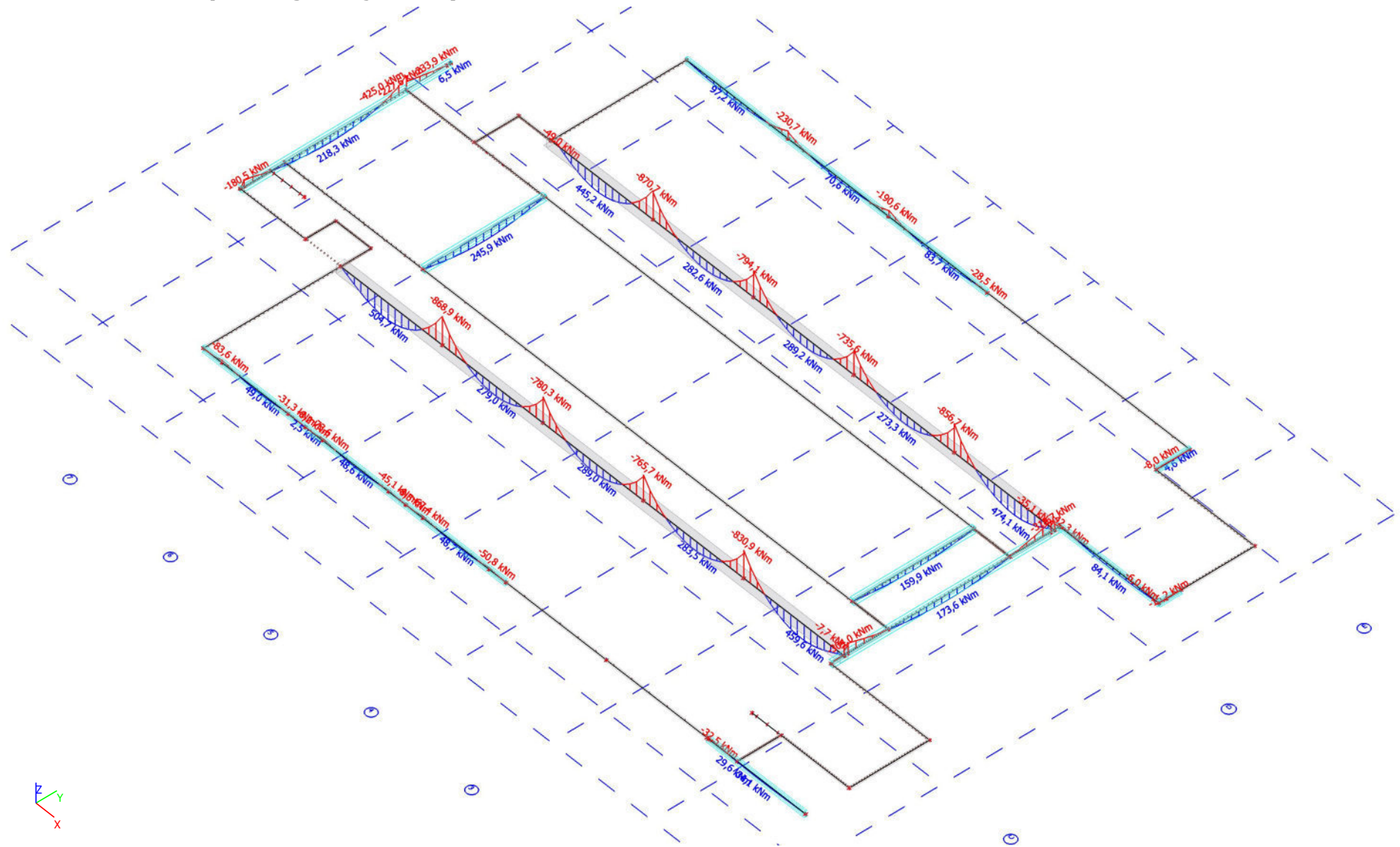
23. Momentai 1A perdangoje_My-max_ULS



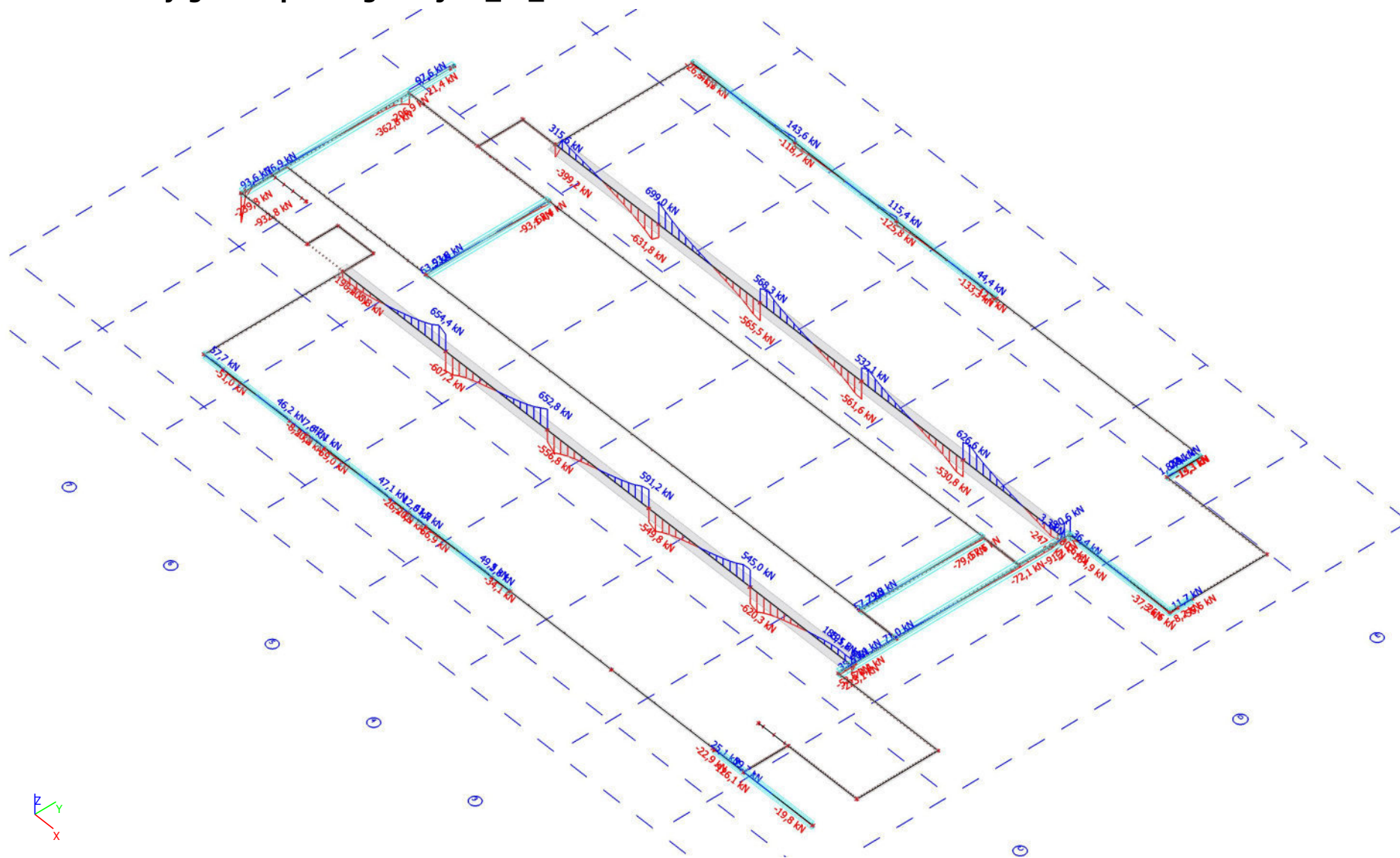
24. Momentai 1A perdangoje_My-min_ULS



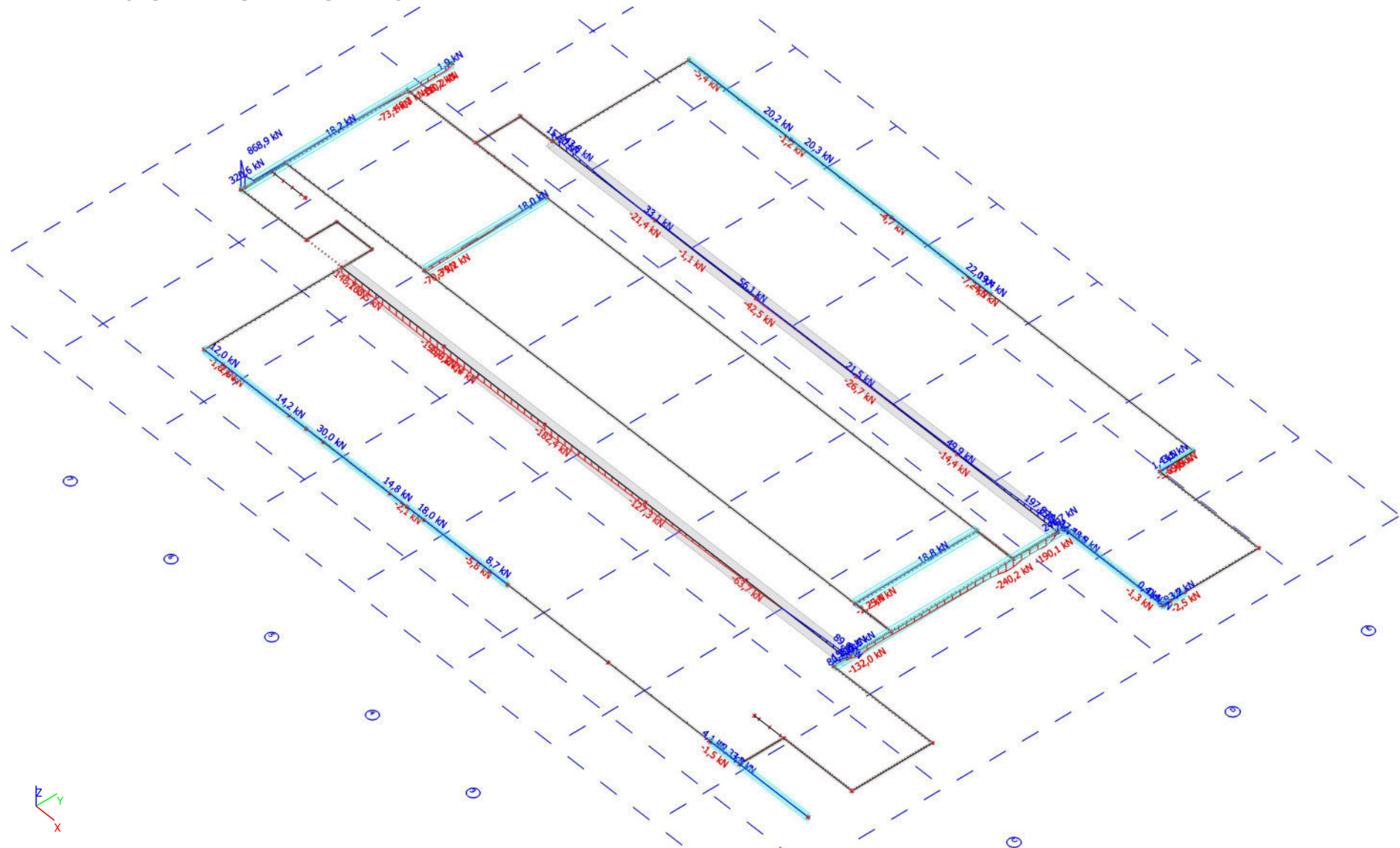
25. Momentai 1A perdangos sijose_My_ULS



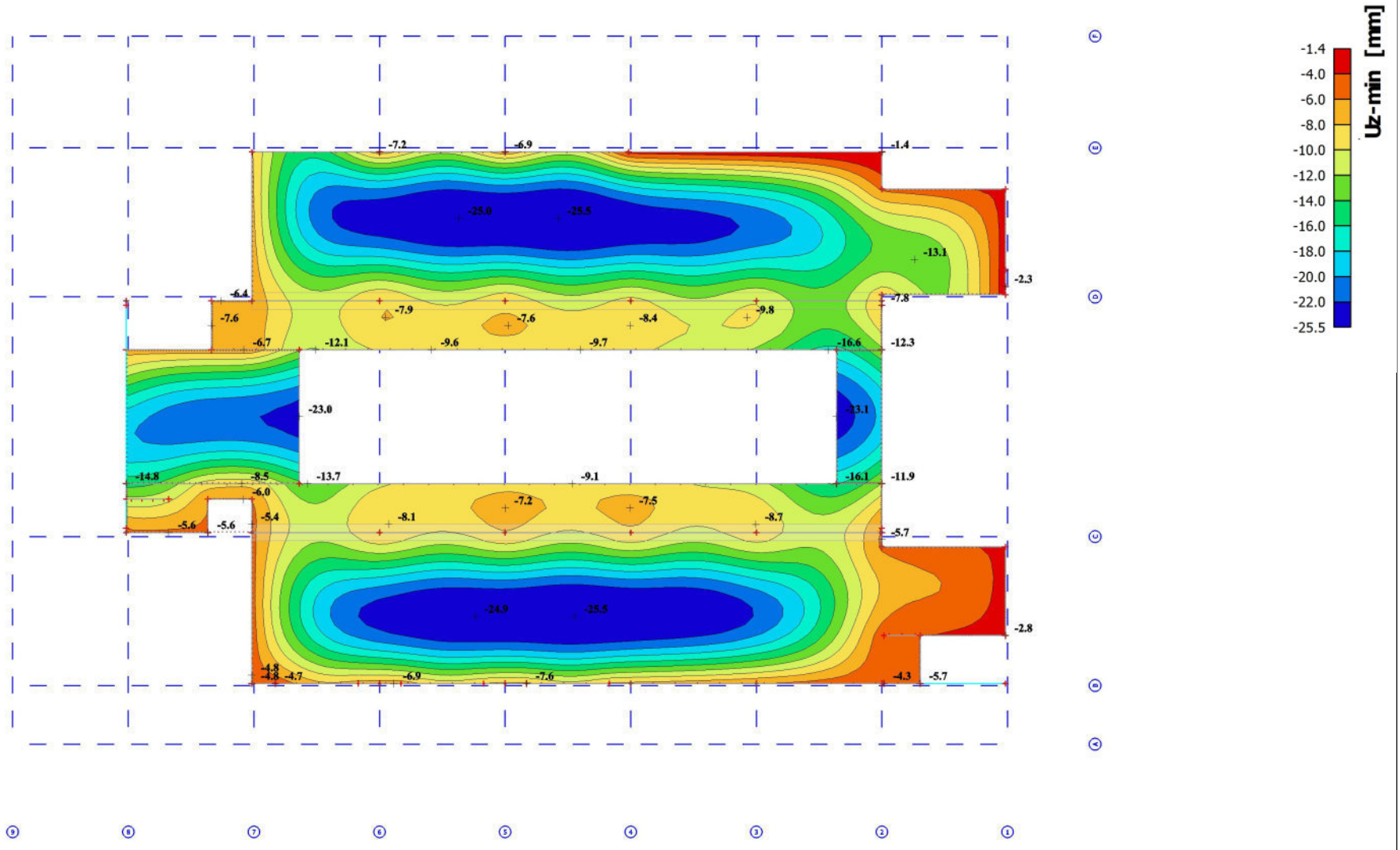
26. Skersinės jėgos 1A perdangos sijose_Vz_ULS



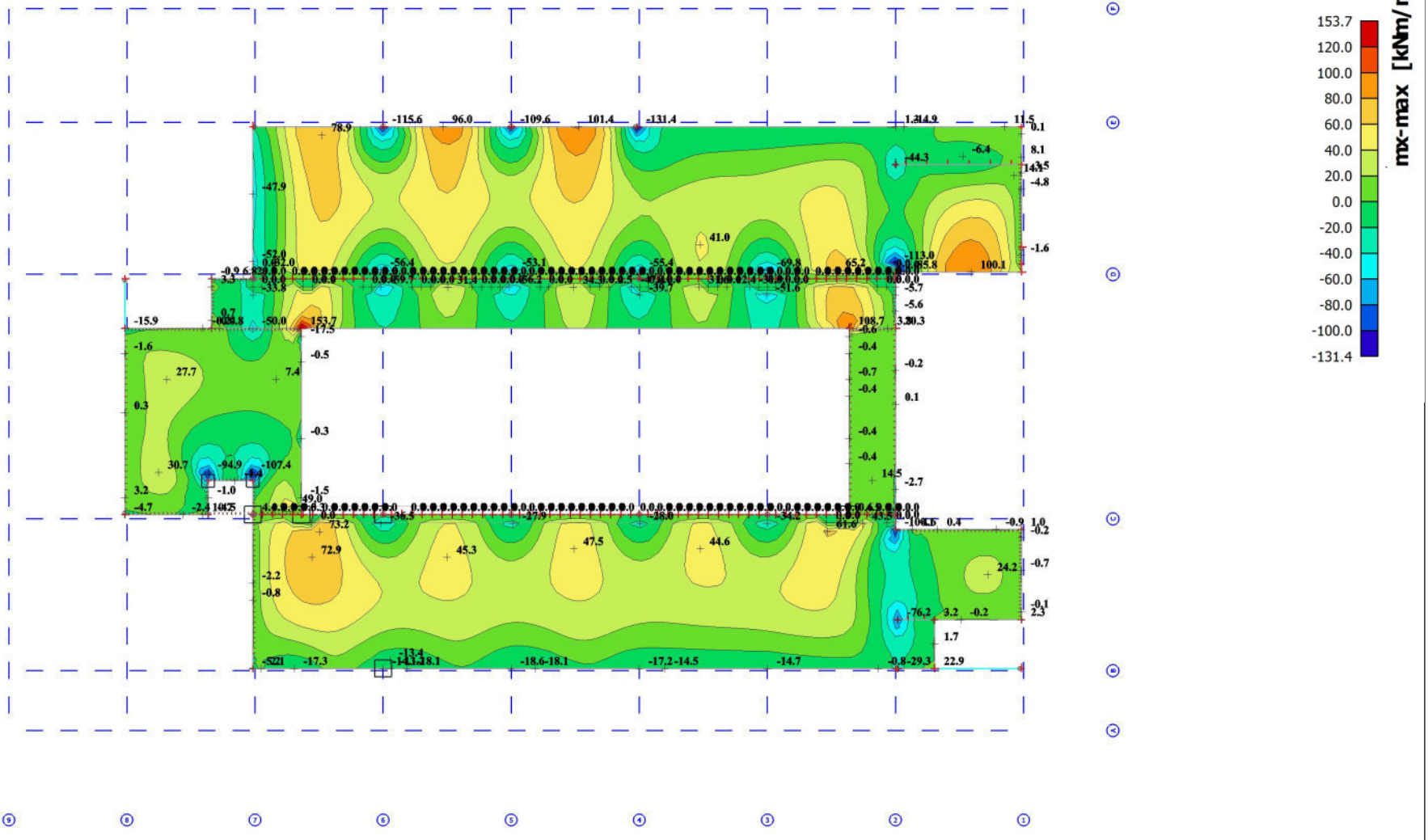
27. Ašinės jėgos 1A perdangos sijose_N_ULS



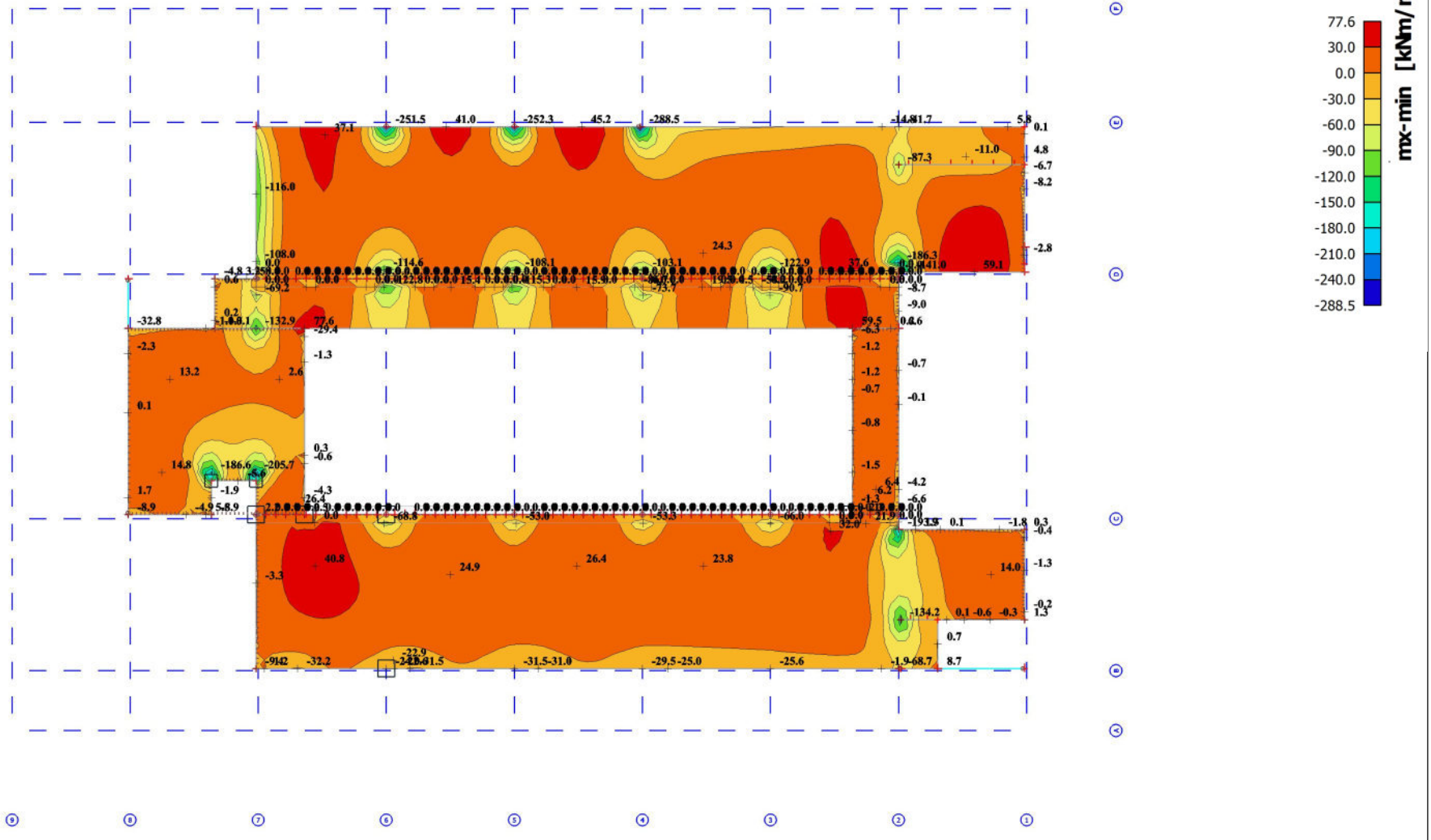
28. Taškų poslinkiai 1A perdangos lygyje_Uz_SLS



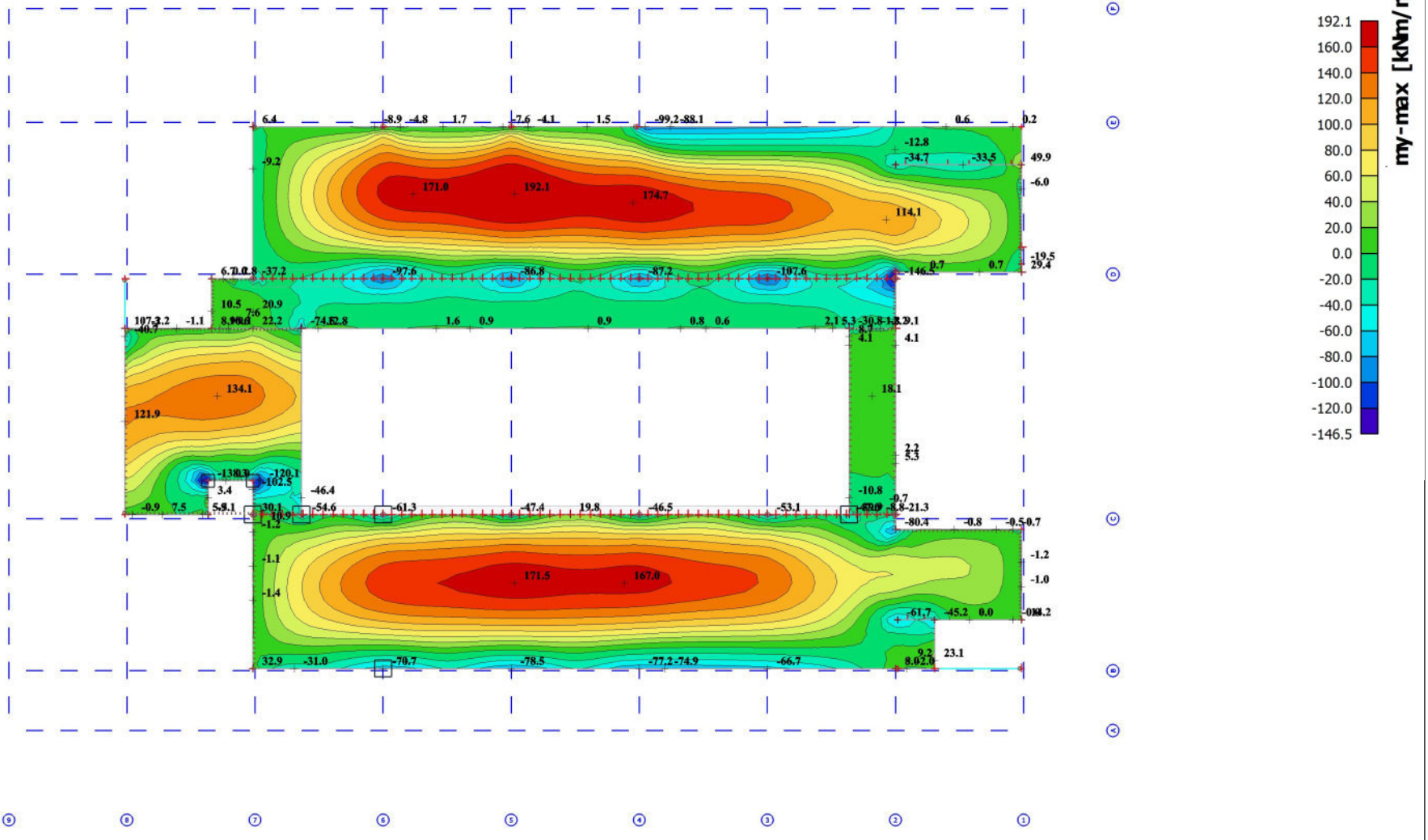
29. Momentai 2A perdangoje_Mx-max_ULT



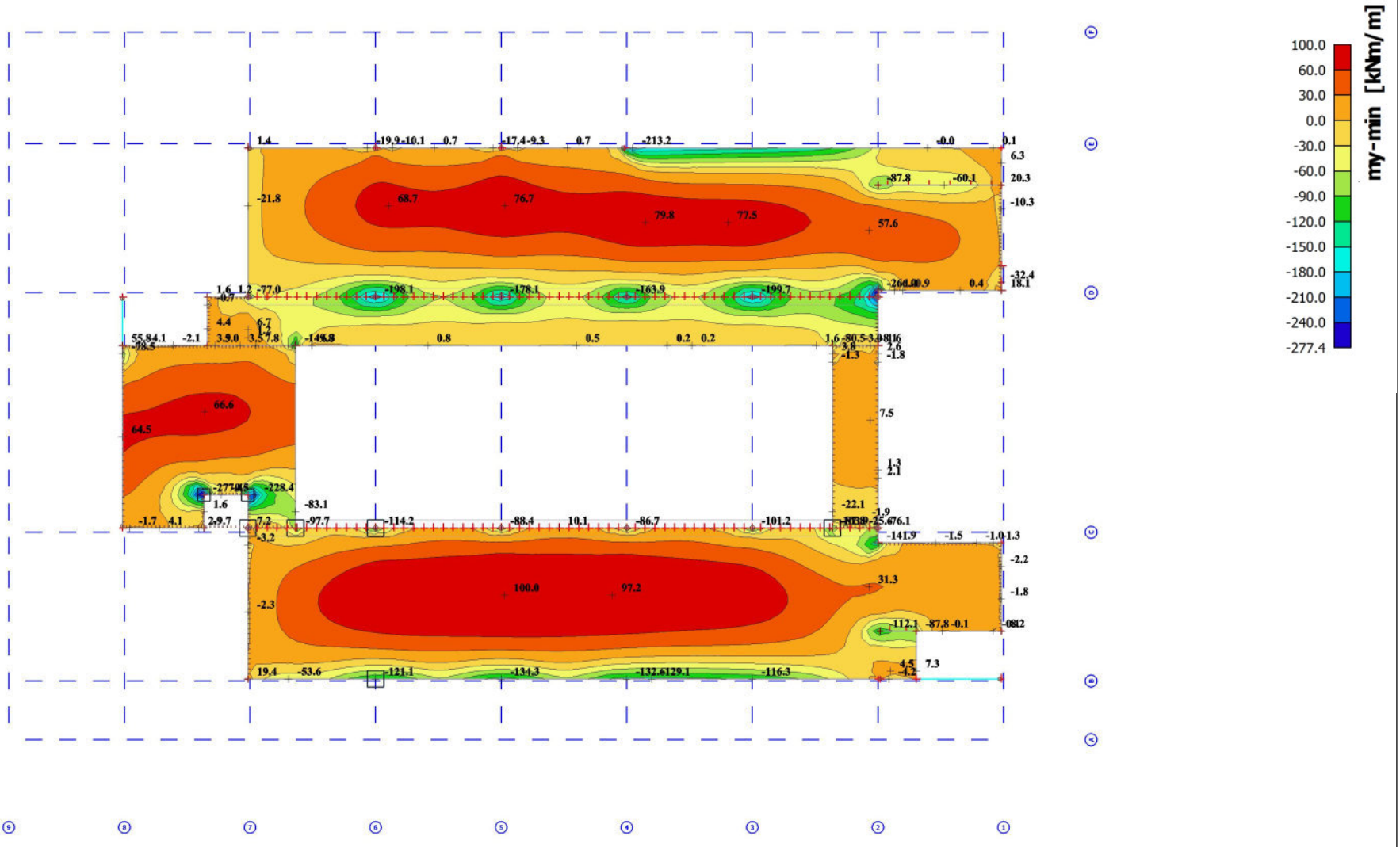
30. Momentai 2A perdangoje_Mx-min_ULS



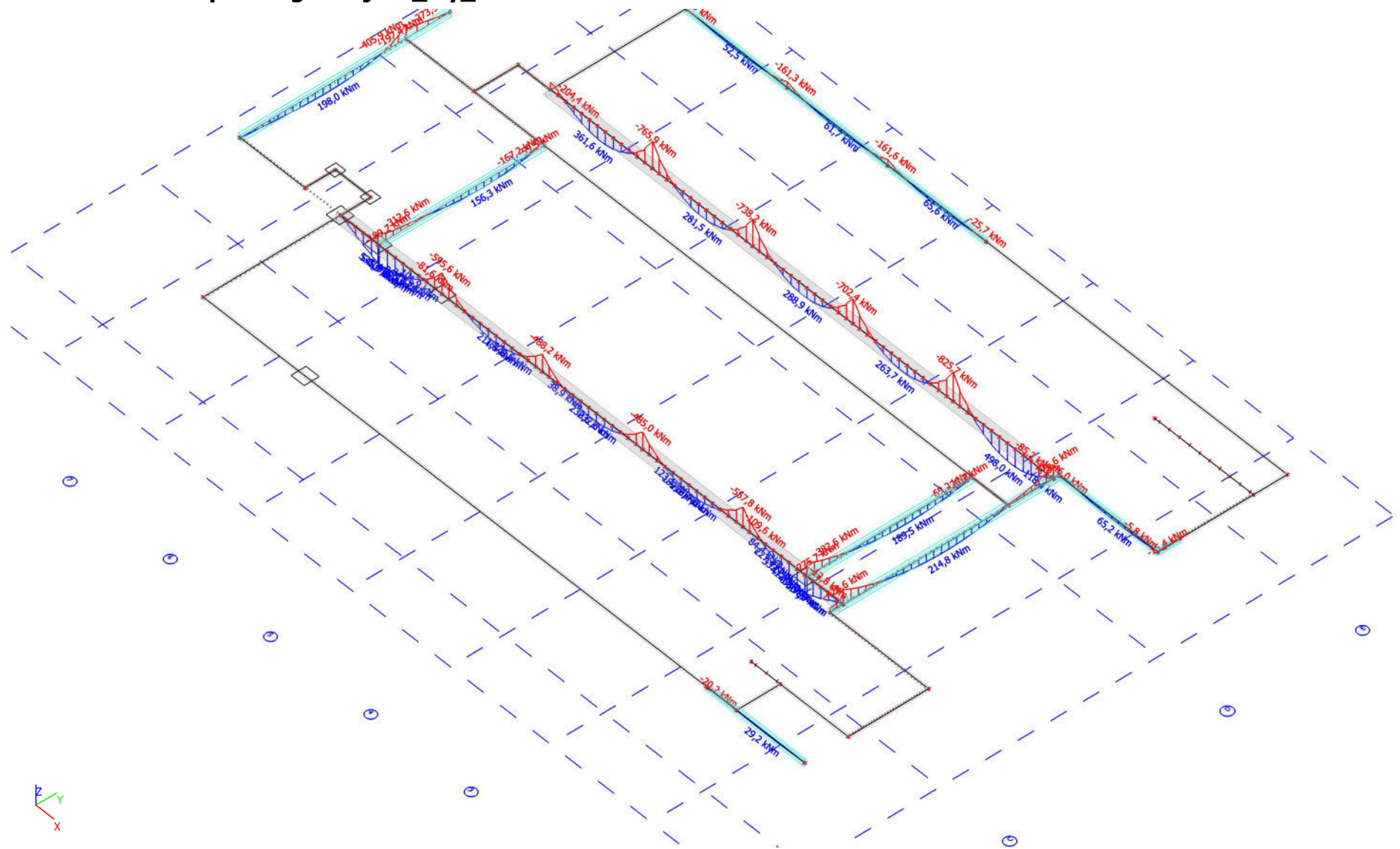
31. Momentai 2A perdangoje_My-max_ULS



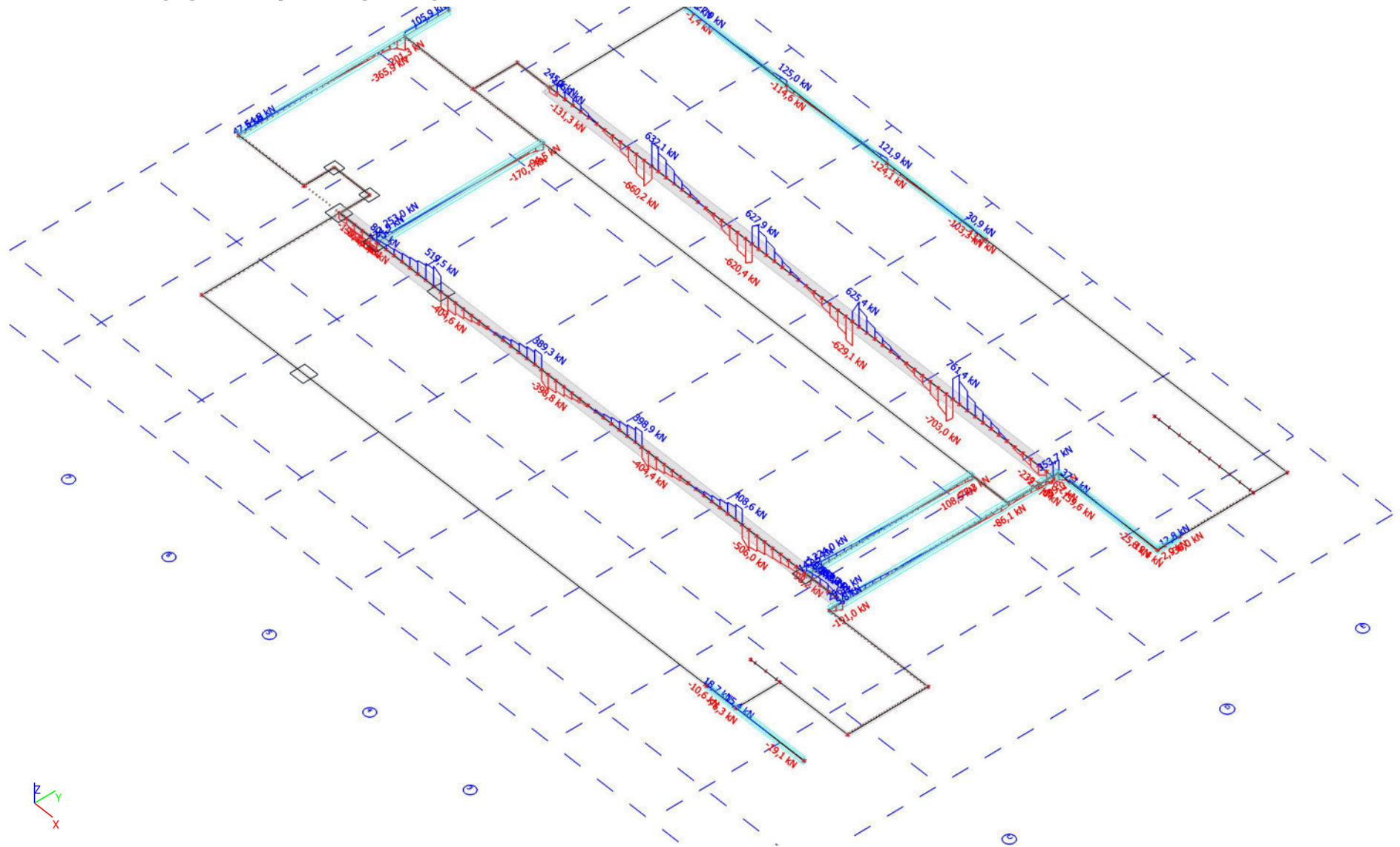
32. Momentai 2A perdangoje_My-min_ULS



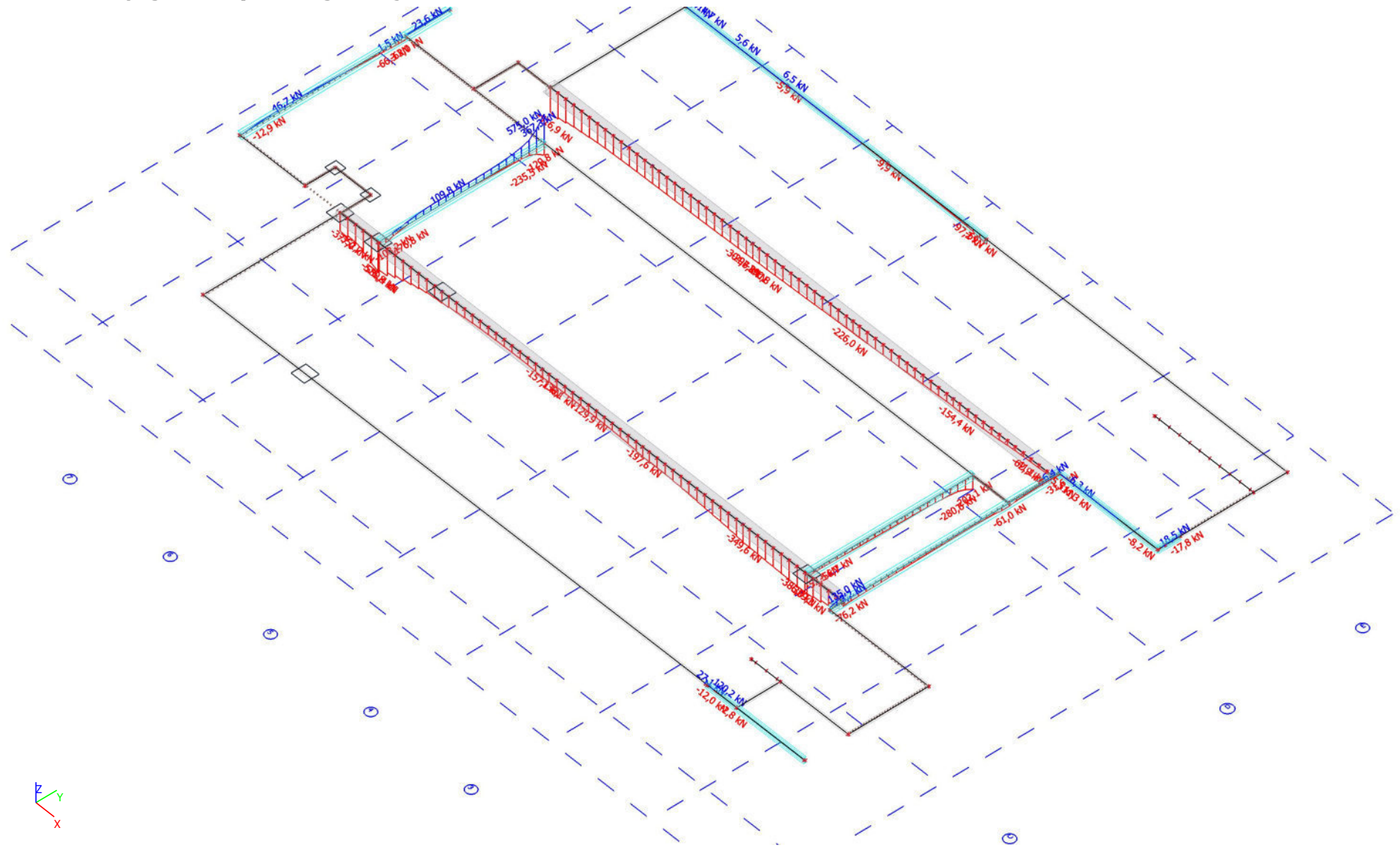
33. Momentai 2A perdangos sijose_My_ULS



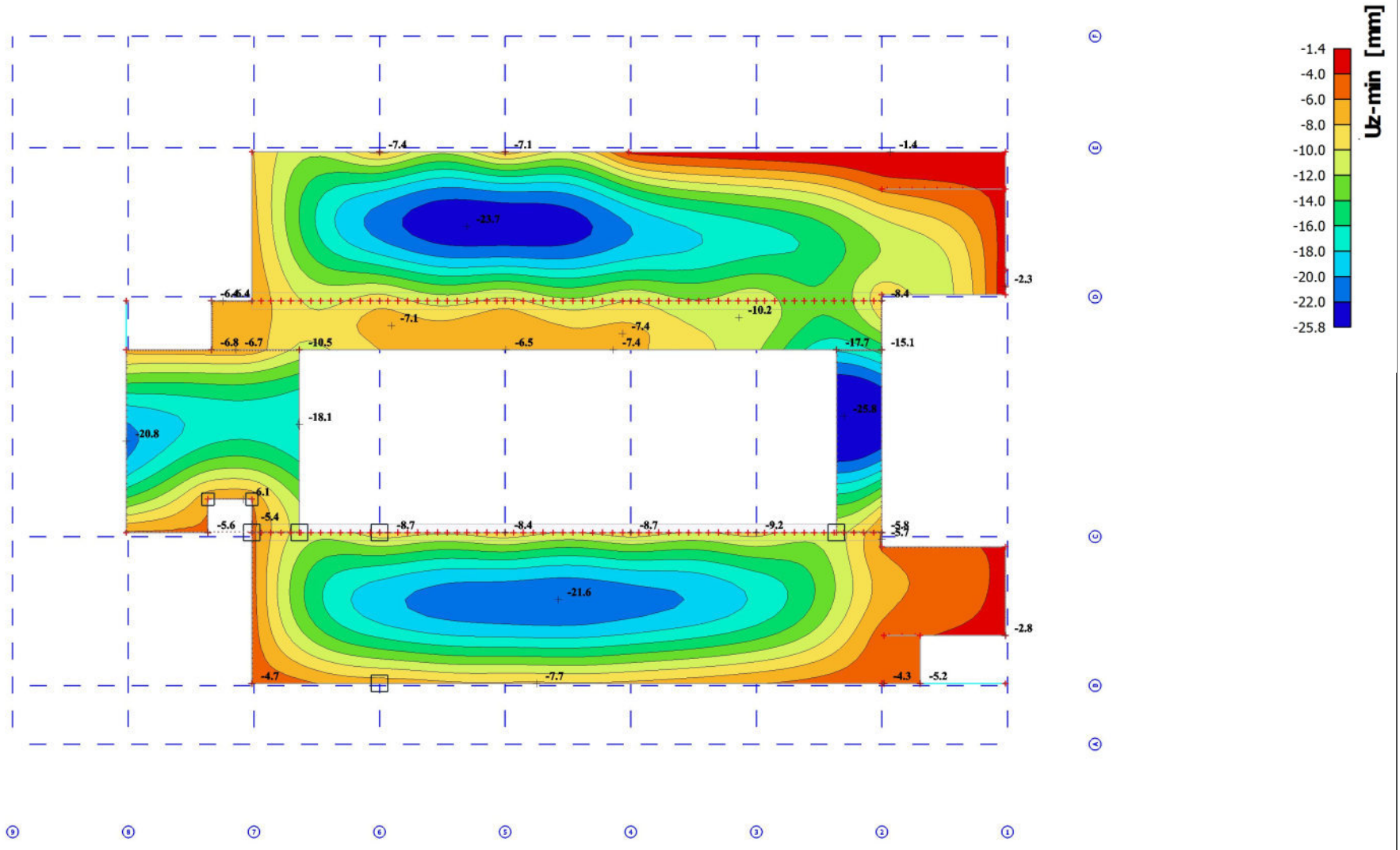
34. Skersinės jėgos 2A perdangos sijose_Vz_ULS



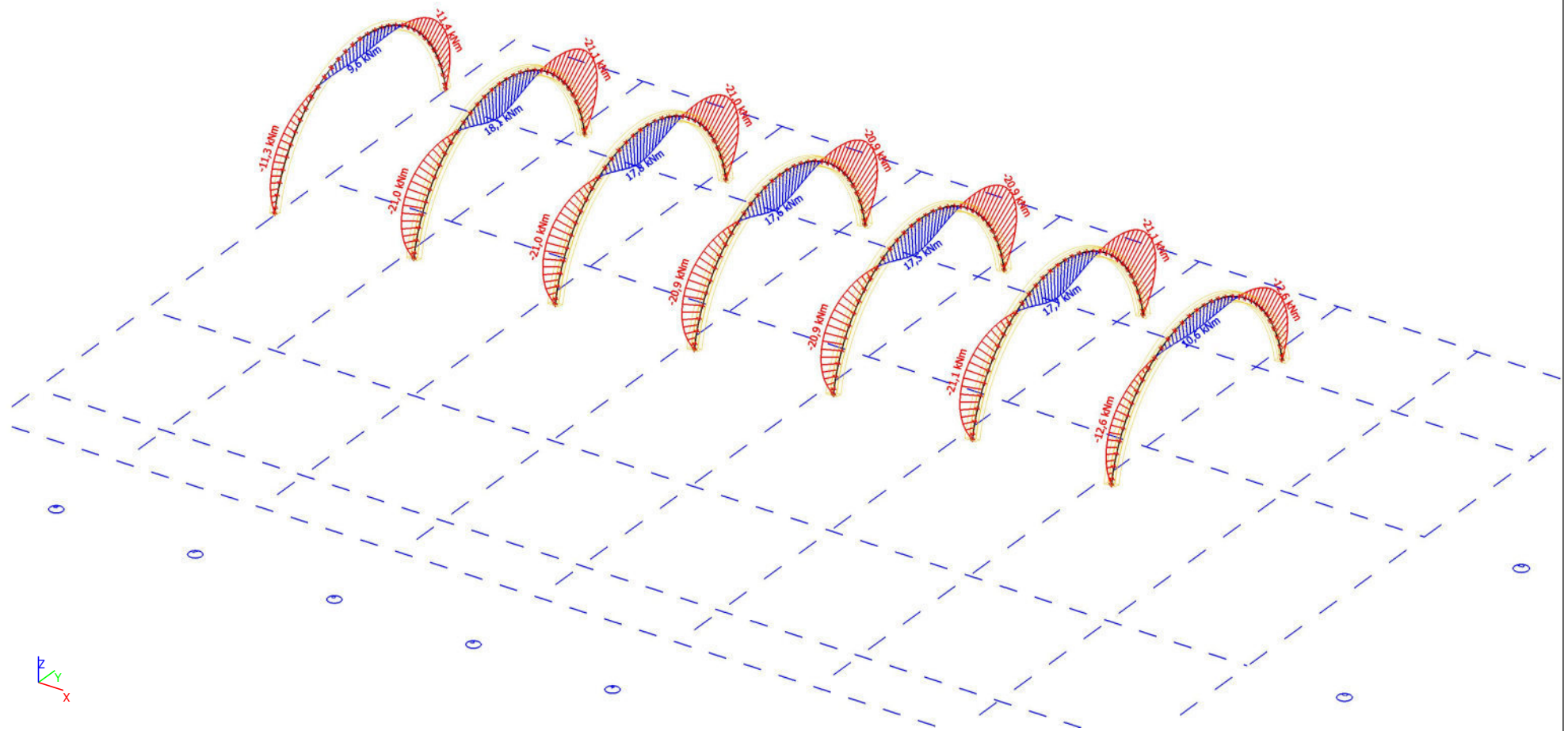
35. Ašinės jėgos 2A perdangos sijose_N_ULS



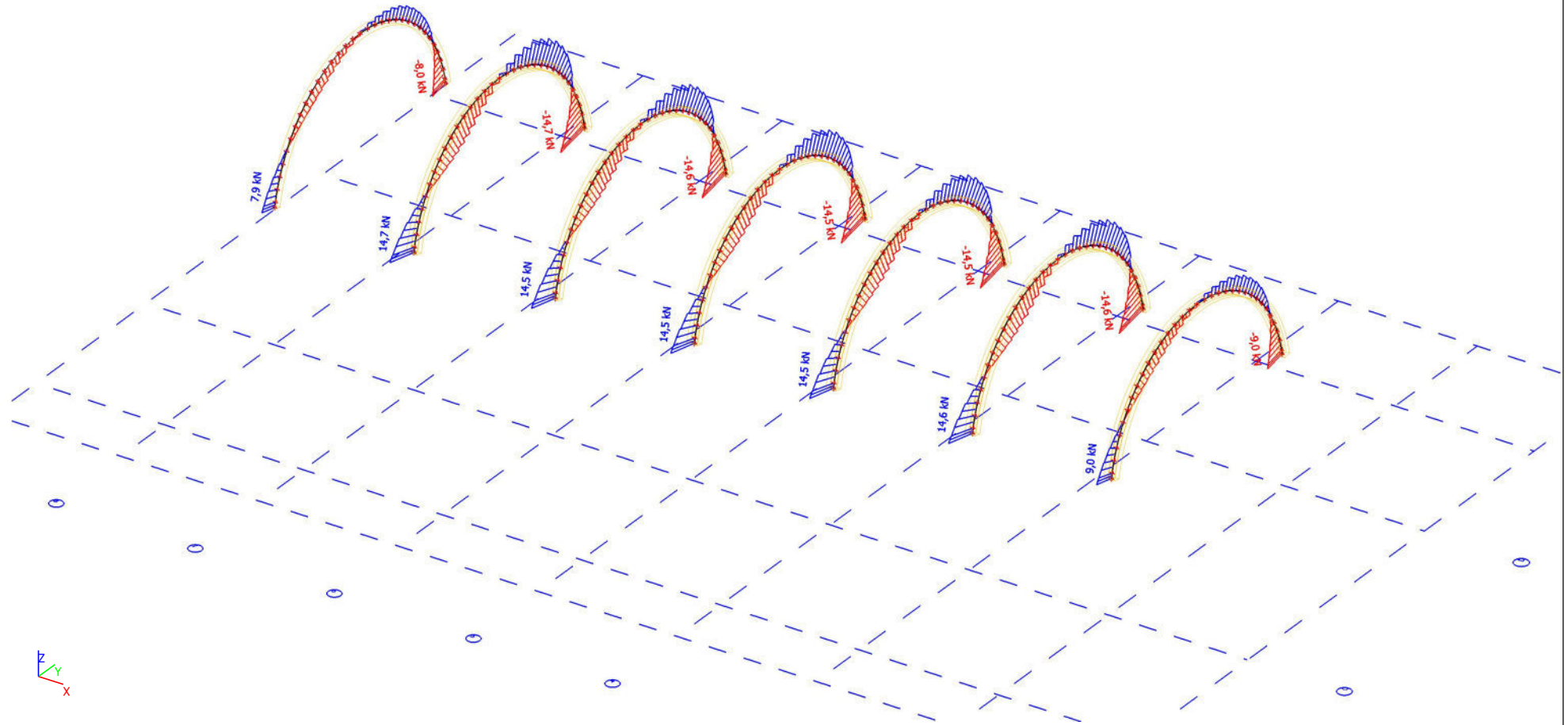
36. Taškų poslinkiai 2A perdangos lygyje_Uz_SLS



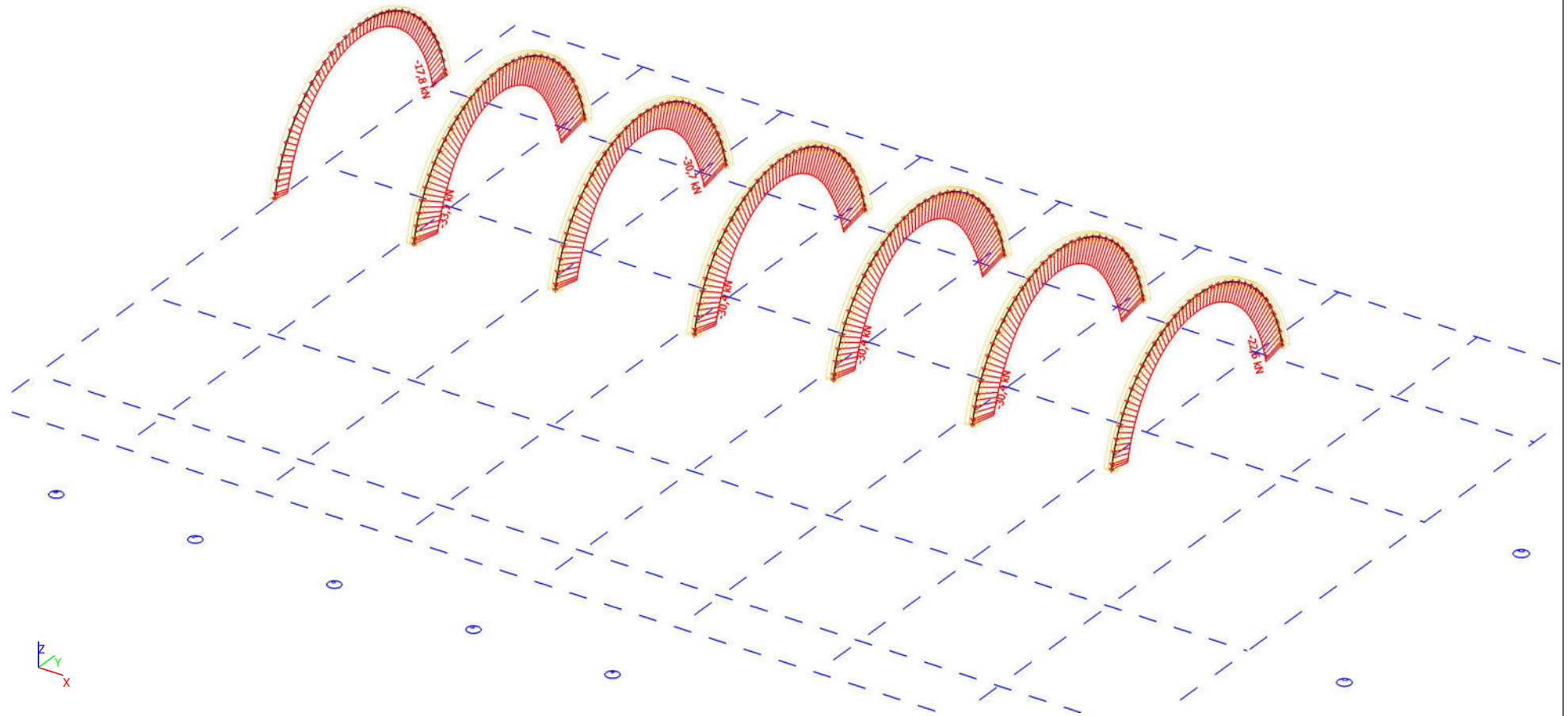
37. Momentai stogo sijose_My_ULS



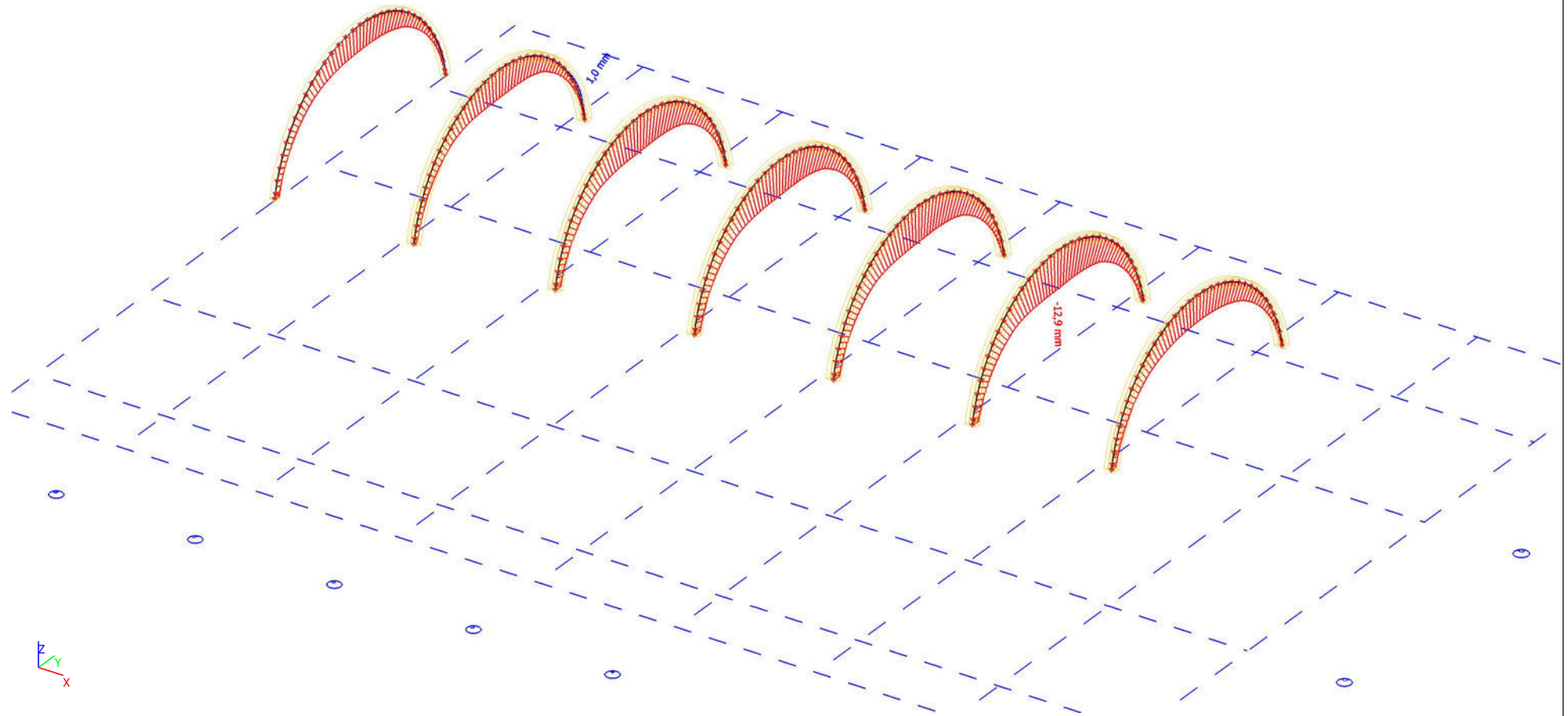
38. Skersinės jėgos stogo sijose_Vz_ULS



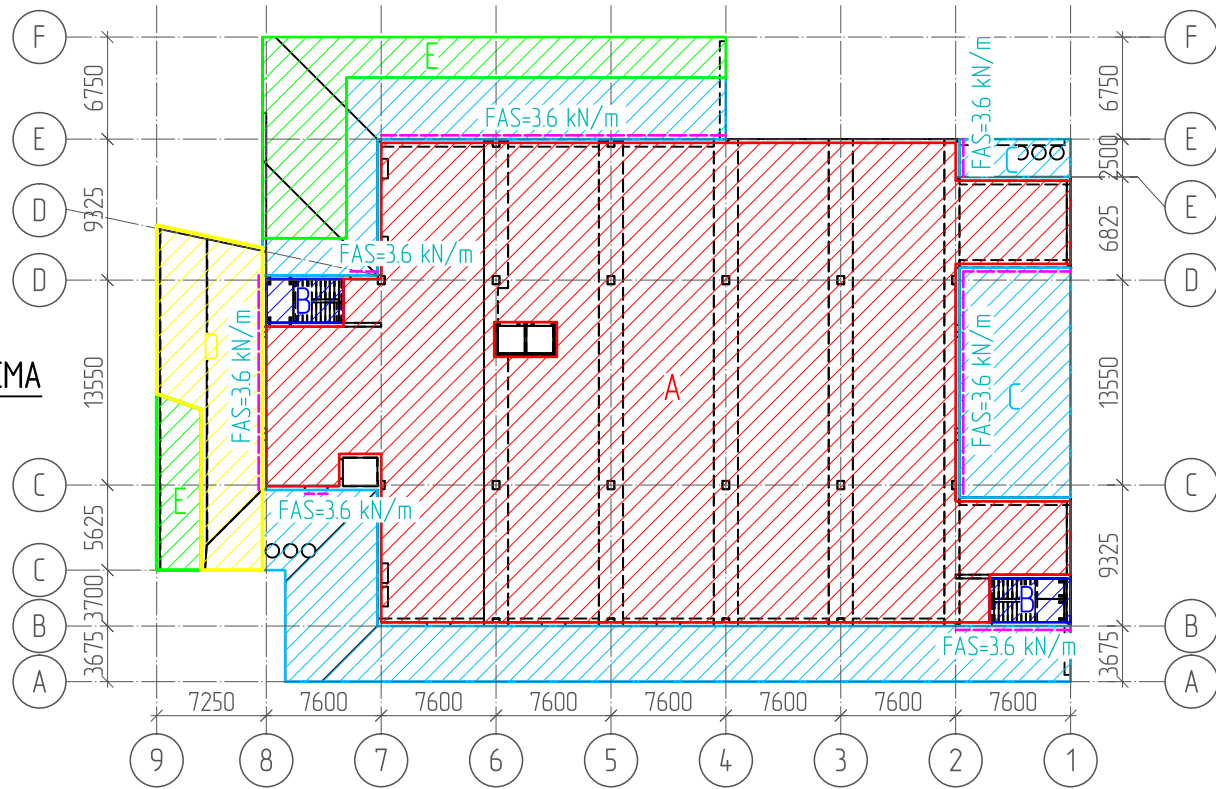
39. Ašinės jėgos stogo sijose_N_ULS



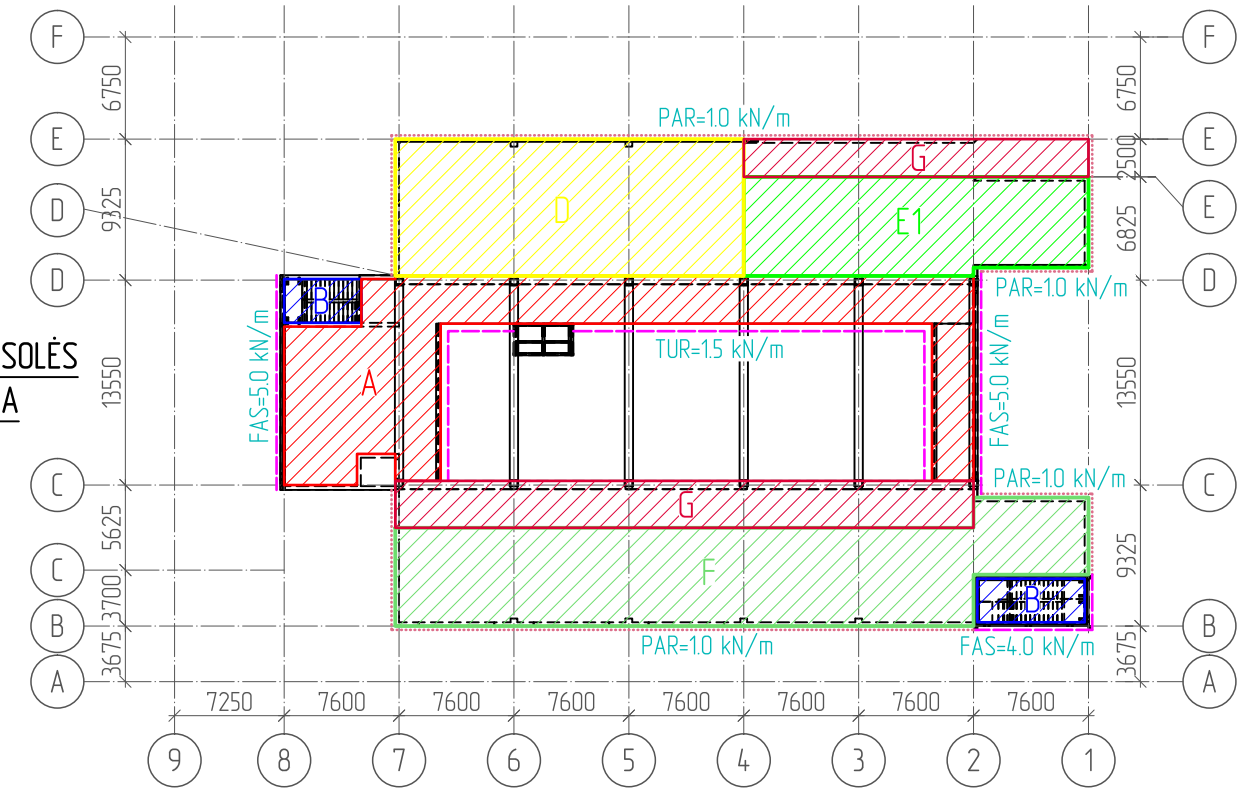
40. Taškų poslinkiai stogo sijose_Uz_SLS



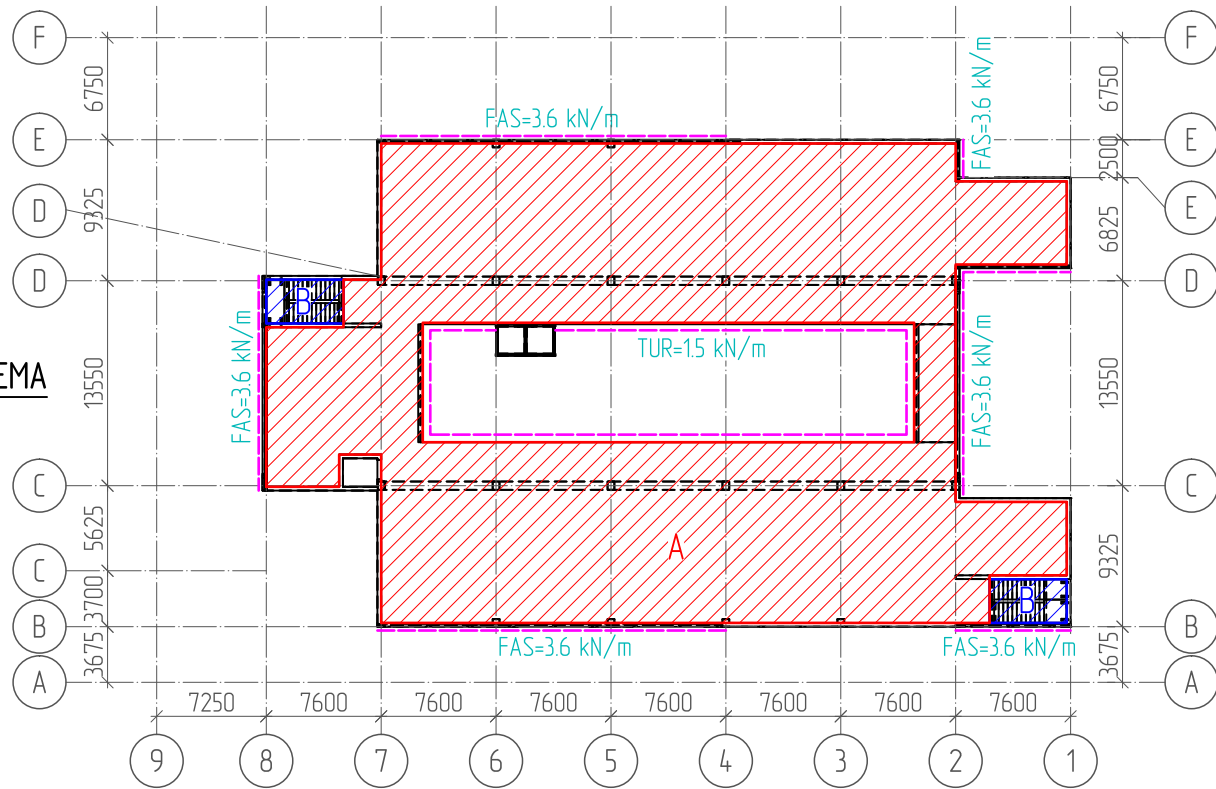
1A SCHEMA



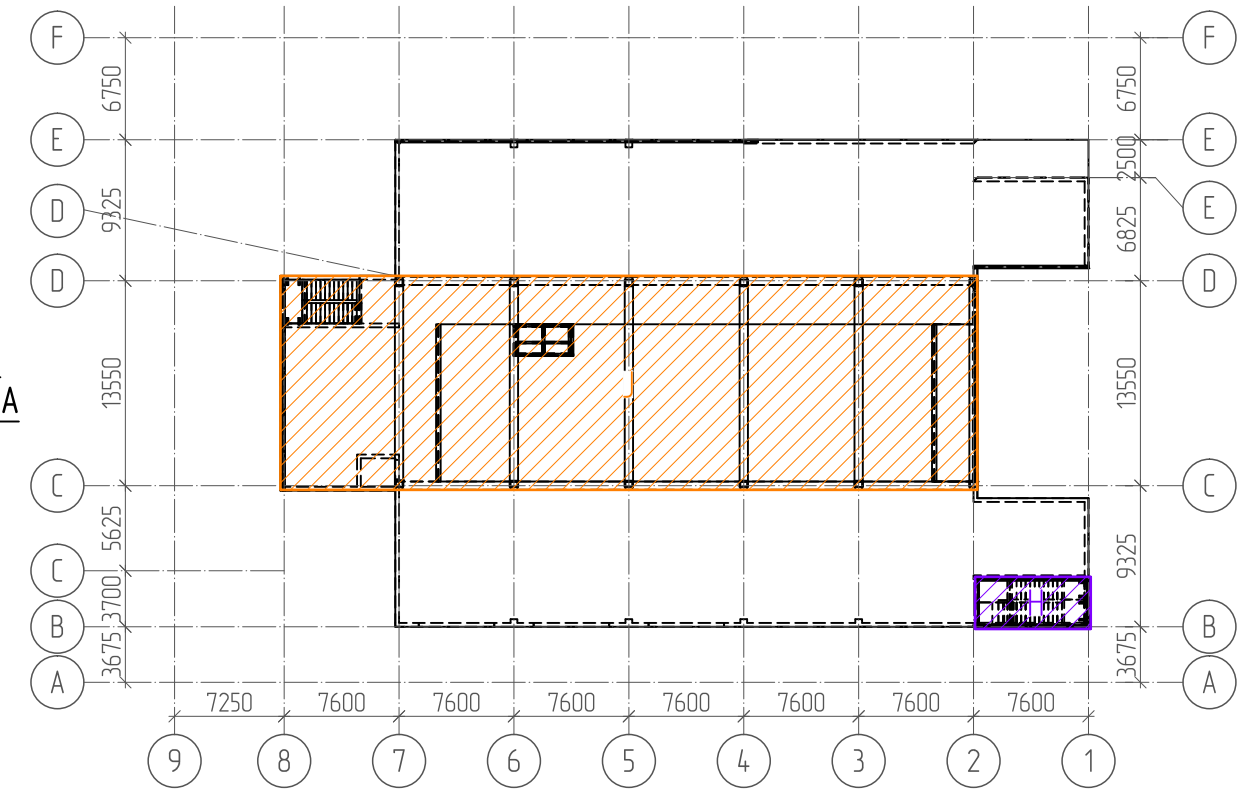
ANTRESOLĖS SCHEMA



2A SCHEMA



STOGO SCHEMA



APKROVOS

- A (prekybos plotai) – DL-2.5 kN/m² + LL-5.0 kN/m² + PERTV-1.2 kN/m² + INZ-0.3 kN/m²
 - B (laiptinių zona) – LL-5.0 kN/m²
 - C (ST1; ST1* – eksploatuojama stogo su lieto betono dangą zona) – DL-5.0 kN/m² + LL-5.0 kN/m² + INZ-0.3 kN/m² + SL-3.05* kN/m²
 - D (ST2/1*; ST2/2 – eksploatuojama stogo su medine dangą zona) – DL-3.5 kN/m² + LL-5.0 kN/m² + INZ-0.3 kN/m² + SL-3.05* kN/m²
 - E (ST3/1; ST3/1* – eksploatuojama "žalia" stogo zona) – DL-5.0 kN/m² + LL-5.0 kN/m² + INZ-0.3 kN/m² + SL-3.05* kN/m²
 - E1 (ST3/2 – eksploatuojama "žalia" stogo zona) – DL-10.0 kN/m² + LL-1.0 kN/m² (H kategorija) + INZ-0.3 kN/m² + SL-3.05* kN/m²
 - F (ST4 – eksploatuojama "žalia" stogo su saulės moduliais zona) – DL-5.0 kN/m² + LL-1.0 kN/m² (H kategorija) + INZ-0.3 kN/m² + SL-3.05* kN/m²
 - G (ST5 – eksploatuojama stogo su skalda dangą zona) – DL-3.5 kN/m² + LL-5.0 kN/m² + INZ-0.3 kN/m² + SL-3.05* kN/m²
 - H (neeksploatuojama stogo zona) – DL-1.0 kN/m² + LL-1.0 kN/m² (H kategorija) + INZ-0.3 kN/m² + SL-1.2 kN/m²
 - J (neeksploatuojama arkinio stogo zona) – DL-0.7 kN/m² + LL-1.0 kN/m² (H kategorija) + SL-0.96 kN/m²
- čia DL – nuolatinės apkrovos be savojo svorio, LL – naudojimo apkrovos, PERTV – kilnojamosios pertvaros, INZ – inžinerinė apkrova, SL – sniego apkrova, FAS – fasado stiklinių atitvarų apkrova, TUR – turėklo apkrova, PAR – parapeto apkrova

SUTARTINIAI ŽYMĖJIMAI

- A – vienodos išskirstytos apkrovos zona
- linijinė apkrova

PASTABOS

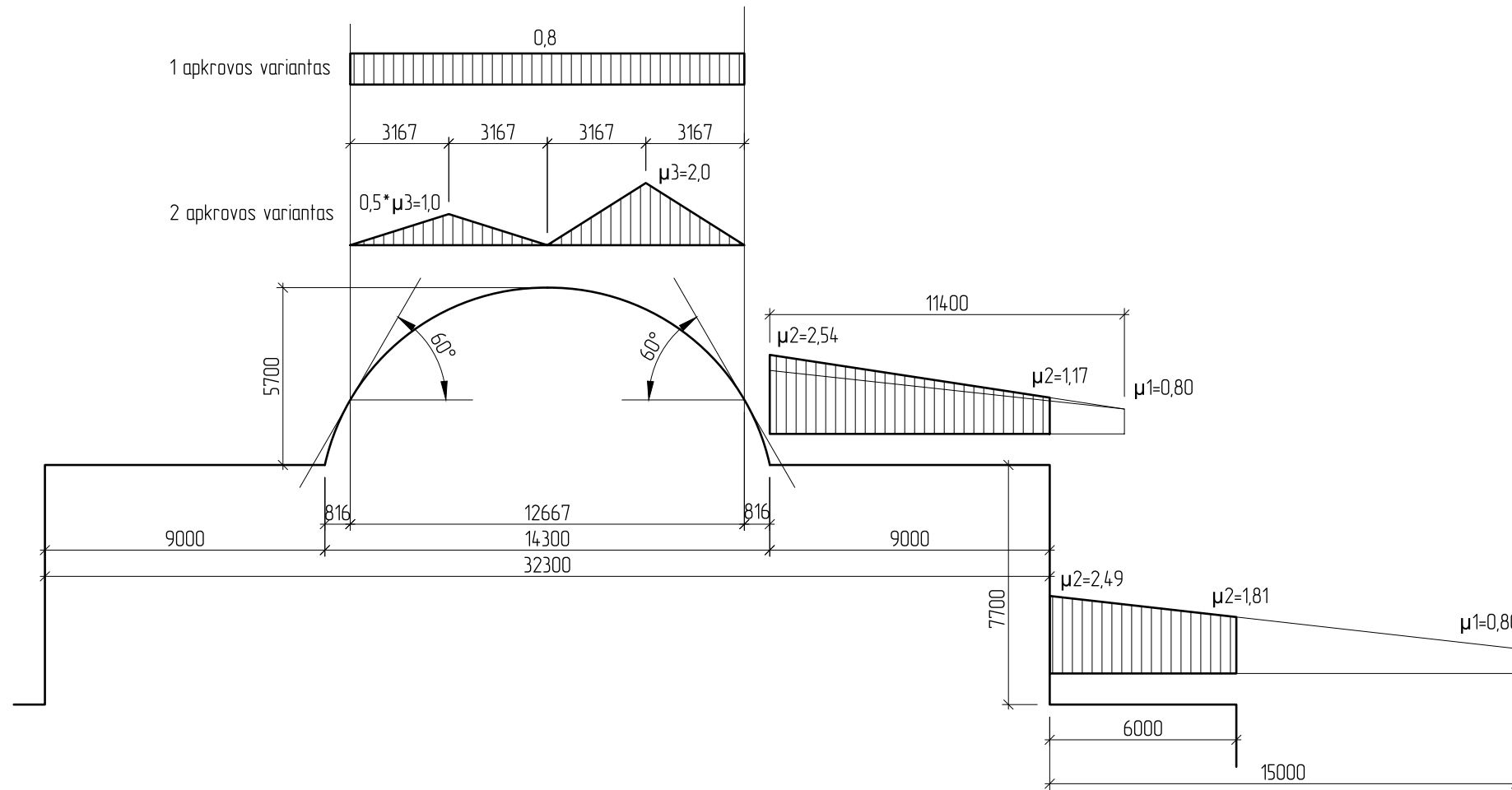
Nurodyti charakteristiniai apkrovų dydžiai.
Jeigu nenurodyta kitaip, naudojimo apkrovos kategorija – D2.
* – nurodyta sniego apkrova ties labiausiai apkrautu sniego maišo kraštu

DOKUMENTO ŽYMŪS

Priedas APK. Apkrovų ant perdangų išdėstymo schemas

LAPAS	LAPŪ
1	1

SKAIČIUOJAMOJI SCHEMA



SNIEGO APKROVA ARKINIAMS STOGAMS. TEORIJA

5.3.5. Cylindrical roofs
 (1) The snow load shape coefficients that should be used for cylindrical roofs, in absence of snow fences, are given in the following expressions (see also Figure 5.6).
 For $\beta > 60^\circ$, $\mu_3 = 0$ (5.4)
 For $\beta \leq 60^\circ$, $\mu_3 = 0,2 + 10 h/b$ (5.5)
 An upper value of μ_3 should be specified.

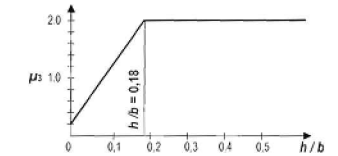


Figure 5.5: Recommended snow load shape coefficient for cylindrical roofs of differing rise to span ratios (for $\beta \leq 60^\circ$)

NOTE 2: Rules for considering the effect of snow fences for snow loads on cylindrical roofs may be given in the National Annex.

(2) The undrifted load arrangement which should be used is shown in Figure 5.6, case (i).

(3) The drifted load arrangement which should be used is shown in Figure 5.6, case (ii), unless specified for local conditions.

NOTE: Based on local conditions an alternative drifting load arrangement may be given in the National Annex.

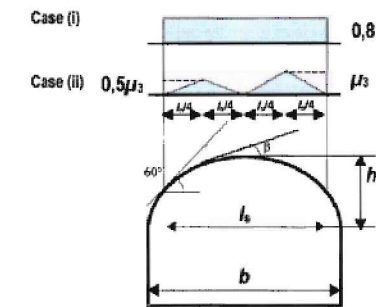


Figure 5.6: Snow load shape coefficients for cylindrical roof

SNIEGO APKROVOS KOEFICIENTO SKAIČIAVIMAS ARKINIAM STOGUI:

$h=5,7$ m
 $b=14,3$ m
 $h/b=0,40$
 $\mu_{3,calc}=0,2+10 \cdot h/b=4,20$
 $\mu_{3,max}=2,0$
 $\mu_3=2,0$

SNIEGO APKROVOS KOEFICIENTO SKAIČIAVIMAS TIES PERAUKŠTĖJIMU:

$b_1=14,3$ m
 $b_2=9,0$ m
 $h=5,7$ m
 $sk=1,2$ kPa
 $\gamma=2,0$ kN/m³

$\mu_w,calc=(b_1+b_2)/2 \cdot h=2,04$
 $\mu_w,calc,max=\gamma \cdot h/sk=9,50$
 $\mu_w,max=4,00$
 $\mu_w,min=0,80$
 $\mu_w=2,04$

Kadangi gretimio stogo nuolydis didesnis už 15° , tai įvertinamas sniego nukritimas nuo aukštesnio stogo, t.y. įvertinama 50% maksimalios apkrovos nuo gretimio stogo šlaito
 $\mu_s=0,5$

$\mu_2=\mu_s+\mu_w=2,54$

$l_{s,ribos}=(5-15)$ m
 $l_s=2 \cdot h=11,4$ m

SNIEGO APKROVOS KOEFICIENTO SKAIČIAVIMAS TIES PERAUKŠTĖJIMU:

$b_1=32,3$ m
 $b_2=6,0$ m
 $h=7,7$ m
 $sk=1,2$ kPa
 $\gamma=2,0$ kN/m³

$\mu_w,calc=(b_1+b_2)/2 \cdot h=2,49$
 $\mu_w,calc,max=\gamma \cdot h/sk=12,83$
 $\mu_w,max=4,00$
 $\mu_w,min=0,80$
 $\mu_w=2,49$

Kadangi gretimio stogo nuolydis mažesnis už 15° , tai skaičiuojama nevertinamas sniego nukritimas nuo aukštesnio stogo
 $\mu_s=0$

$\mu_2=\mu_s+\mu_w=2,49$

$l_{s,ribos}=(5-15)$ m
 $l_s=2 \cdot h=15,4$ m $\rightarrow 15,0$ m

SNIEGO APKROVA TIES PERAUKŠTĖJIMAIS. TEORIJA

5.3.6. Roof abutting and close to taller construction works

(1) The snow load shape coefficients that should be used for roofs abutting to taller construction works are given in the following expressions and shown in Figure 5.7.

$\mu_1 = 0,8$ (assuming the lower roof is flat) (5.6)

$\mu_2 = \mu_3 + \mu_w$ (5.7)

where:

μ_3 is the snow load shape coefficient due to sliding of snow from the upper roof

For $\alpha \leq 15^\circ$, $\mu_3 = 0$,

For $\alpha > 15^\circ$, μ_3 is determined from an additional load amounting to 50 % of the maximum total snow load, on the adjacent slope of the upper roof calculated according to 5.3.3

μ_w is the snow load shape coefficient due to wind

$\mu_w = (b_1 + b_2)/2h \leq \gamma \cdot h/sk$, (5.8)

where:

γ is the weight density of snow, which for this calculation may be taken as 2 kN/m³

An upper and a lower value of μ_w should be specified.

NOTE 1: The range for μ_w may be fixed in the National Annex. The recommended range is $0,8 \leq \mu_w \leq 4$.

The drift length is determined as follows:

$l_s = 2h$ (5.9)

NOTE 2: A restriction for l_s may be given in the National Annex. The recommended restriction is $5 \leq l_s \leq 15$ m

NOTE 3: If $b_2 < l_s$, the coefficient at the end of the lower roof is determined by interpolation between μ_1 and μ_2 truncated at the end of the lower roof (see Figure 5.7).

(2) The undrifted load arrangement which should be used is shown in Figure 5.7, case (i).

(3) The drifted load arrangement which should be used is shown in Figure 5.7, case (ii), unless specified for local conditions.

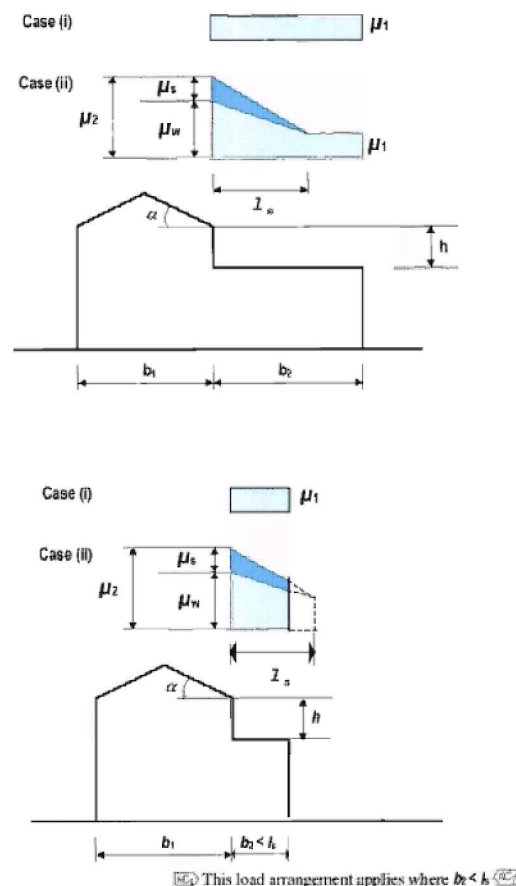


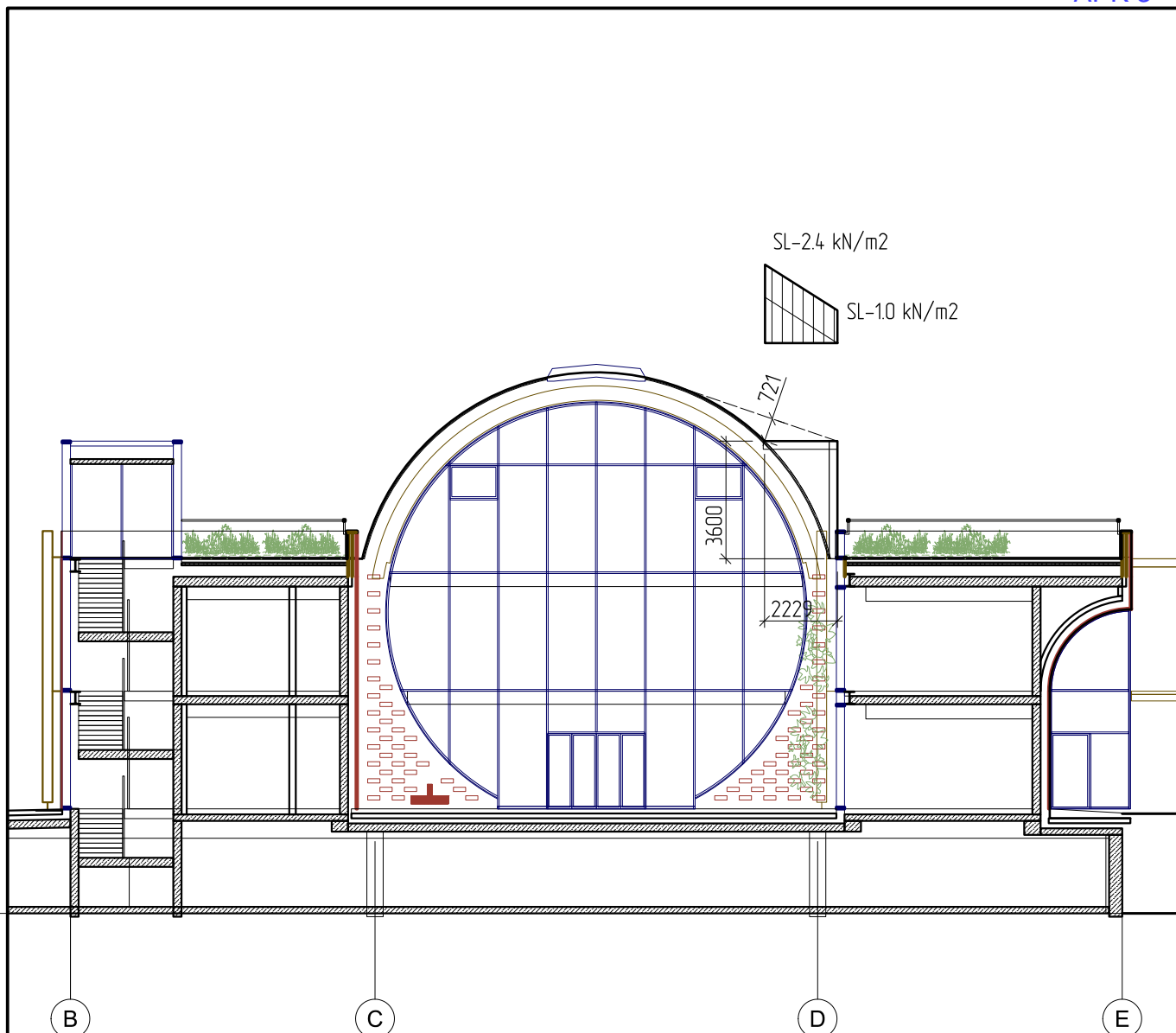
Figure 5.7: Snow load shape coefficients for roofs abutting to taller construction works

DOKUMENTO ŽYMUO

Priedas APK. Sniego apkrovų schema (pastato skersinis pjūvis)

LAPAS LAPU

1 1




APKROVOS

SL – sniego apkrova
 Nurodyti charakteristiniai apkrovų dydžiai.

DOKUMENTO ŽYMUO

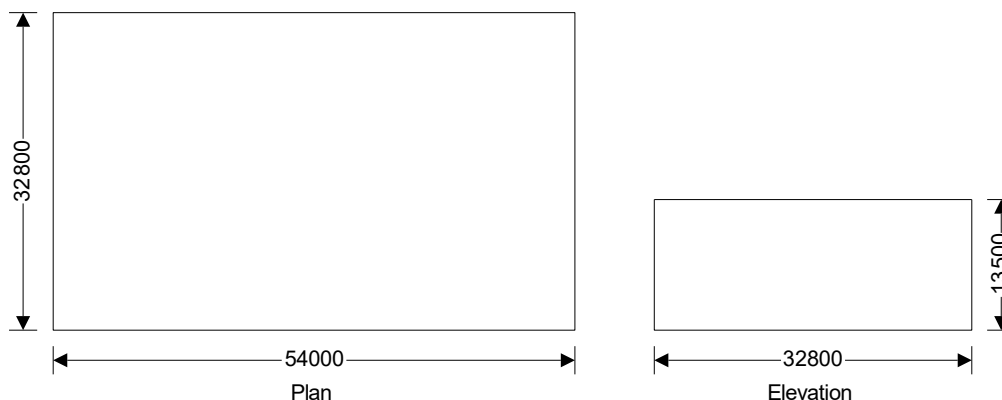
Priedas APK. Sniego apkrovų schema (terasos stogelis)

LAPAS	LAPŲ
1	1

	Project				Job no.	
	TURGUS					
	Calcs for				Start page no./Revision	
Vejo apkrova				1		
Calcs by	Calcs date	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date	
A.V.	2024-10-04					

WIND LOADING (EN1991-1-4)

TEDDS calculation version 3.0.13

**Building data**

Type of roof	Flat
Length of building	L = 54000 mm
Width of building	W = 32800 mm
Height to eaves	H = 13500 mm
Eaves type	Sharp
Total height	h = 13500 mm

Basic values

Fundamental basic wind velocity	$V_{b,0} = \mathbf{24.0}$ m/s
Season factor	$C_{season} = \mathbf{1.00}$
Direction factor	$C_{dir} = \mathbf{1.00}$
Shape parameter K	$K = \mathbf{0.2}$
Exponent n	$n = \mathbf{0.5}$
Probability factor	$C_{prob} = [(1 - K \times \ln(-\ln(1-p)))/(1 - K \times \ln(-\ln(0.98)))]^n = \mathbf{1.00}$
Basic wind velocity (Exp. 4.1)	$V_b = C_{dir} \times C_{season} \times V_{b,0} \times C_{prob} = \mathbf{24.0}$ m/s
Reference mean velocity pressure	$q_b = 0.5 \times \rho \times v_b^2 = \mathbf{0.360}$ kN/m ²

Orography


Orography factor not significant	$C_o = 1.0$
Terrain category	III
Displacement height (sheltering effect excluded)	$h_{dis} = 0$ mm

The velocity pressure for the windward face of the building with a 0 degree wind is to be considered as 1 part as the height h is less than b (cl.7.2.2)

The velocity pressure for the windward face of the building with a 90 degree wind is to be considered as 1 part as the height h is less than b (cl.7.2.2)

Peak velocity pressure - windward wall - Wind 0 deg and roof

Reference height (at which q is sought)	$z = \mathbf{13500}$ mm
Displacement height (sheltering effects excluded)	$h_{dis} = \mathbf{0}$ mm
Roughness length (Table 4.1)	$Z_0 = \mathbf{300}$ mm
Roughness length (Category II)	$Z_{0,II} = \mathbf{50}$ mm
Minimum height (Table 4.1)	$Z_{min} = \mathbf{5000}$ mm
Maximum height	$Z_{max} = \mathbf{200000}$ mm

	Project				Job no.	
	TURGUS				Start page no./Revision	
	Calcs for				2	
Calcs by		Calcs date	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date
A.V.		2024-10-04				
Vejo aprova						

Terrain factor $k_r = 0.19 \times (z_0 / z_{0,II})^{0.07} = \mathbf{0.22}$
Roughness factor $c_r = k_r \times \ln(z / z_0) = \mathbf{0.82}$
Mean wind $v_m = c_r \times c_o \times v_b = \mathbf{19.7}$ m/s
Turbulence factor $k_l = \mathbf{1.0}$
Turbulence intensity $I_v = k_l / (c_o \times \ln(z / z_0)) = \mathbf{0.263}$
Peak velocity pressure $q_p = (1 + 7 \times I_v) \times 0.5 \times \rho \times v_m^2 = \mathbf{0.69}$ kN/m²

Structural factor

Building type Concrete
Structural factor (Annex D) $c_{sCd} = \mathbf{0.85}$

Peak velocity pressure - windward wall - Wind 90 deg and roof

Reference height (at which q is sought) $z = \mathbf{13500}$ mm
Displacement height (sheltering effects excluded) $h_{dis} = \mathbf{0}$ mm
Terrain factor $k_r = 0.19 \times (z_0 / z_{0,II})^{0.07} = \mathbf{0.22}$
Roughness factor $c_r = k_r \times \ln(z / z_0) = \mathbf{0.82}$
Mean wind $v_m = c_r \times c_o \times v_b = \mathbf{19.7}$ m/s
Turbulence factor $k_l = \mathbf{1.0}$
Turbulence intensity $I_v = k_l / (c_o \times \ln(z / z_0)) = \mathbf{0.263}$
Peak velocity pressure $q_p = (1 + 7 \times I_v) \times 0.5 \times \rho \times v_m^2 = \mathbf{0.69}$ kN/m²

Peak velocity pressure for internal pressure

Peak velocity pressure – internal (as roof press.) $q_{p,i} = \mathbf{0.69}$ kN/m²

Pressures and forces

Net pressure $p = c_{sCd} \times q_p \times c_{pe} - q_{p,i} \times c_{pi}$
Net force $F_w = p_w \times A_{ref}$

Roof load case 1 - Wind 0, c_{pi} 0.20, $-c_{pe}$


Zone	Ext pressure coefficient c_{pe}	Peak velocity pressure q_p , (kN/m ²)	Net pressure p (kN/m ²)	Area A_{ref} (m ²)	Net force F_w (kN)
F (-ve)	-1.80	0.69	-1.19	36.45	-43.32
G (-ve)	-1.20	0.69	-0.84	109.35	-91.66
H (-ve)	-0.70	0.69	-0.55	583.20	-318.55
I (-ve)	-0.20	0.69	-0.25	1042.20	-264.94

Total vertical net force $F_{w,v} = \mathbf{-718.46}$ kN

Total horizontal net force $F_{w,h} = \mathbf{0.00}$ kN

Walls load case 1 - Wind 0, c_{pi} 0.20, $-c_{pe}$

Zone	Ext pressure coefficient c_{pe}	Peak velocity pressure q_p , (kN/m ²)	Net pressure p (kN/m ²)	Area A_{ref} (m ²)	Net force F_w (kN)
A	-1.20	0.69	-0.84	72.90	-61.10
B	-0.80	0.69	-0.60	291.60	-176.30
C	-0.50	0.69	-0.43	78.30	-33.62
D	0.72	0.69	0.28	729.00	207.01
E	-0.34	0.69	-0.34	729.00	-246.23

 RIBINIS BŪVIS <small>PROJEKTAVIMAS IR KONSULTACIJOS</small>	Project				Job no.	
	TURGUS					
	Calcs for				Start page no./Revision	
Vejo aprova				3		
Calcs by	Calcs date	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date	
A.V.	2024-10-04					

Overall loading

Equiv leeward net force for overall section $F_l = F_{w,WE} = -246.2$ kN
 Net windward force for overall section $F_w = F_{w,WD} = 207.0$ kN
 Lack of correlation (cl.7.2.2(3) – Note) $f_{corr} = 0.85$ as h/W is 0.412
 Overall loading overall section $F_{w,D} = f_{corr} \times (F_w - F_l) + F_{w,h} = 385.3$ kN

Roof load case 2 - Wind 0, $c_{pi} -0.3$, $+c_{pe}$

Zone	Ext pressure coefficient C_{pe}	Peak velocity pressure q_p , (kN/m ²)	Net pressure p (kN/m ²)	Area A_{ref} (m ²)	Net force F_w (kN)
F (+ve)	-1.80	0.69	-0.85	36.45	-30.80
G (+ve)	-1.20	0.69	-0.49	109.35	-54.09
H (+ve)	-0.70	0.69	-0.20	583.20	-118.20
I (+ve)	0.20	0.69	0.32	1042.20	336.54

Total vertical net force $F_{w,v} = 133.44$ kN

Total horizontal net force $F_{w,h} = 0.00$ kN

Walls load case 2 - Wind 0, $c_{pi} -0.3$, $+c_{pe}$

Zone	Ext pressure coefficient C_{pe}	Peak velocity pressure q_p , (kN/m ²)	Net pressure p (kN/m ²)	Area A_{ref} (m ²)	Net force F_w (kN)
A	-1.20	0.69	-0.49	72.90	-36.06
B	-0.80	0.69	-0.26	291.60	-76.13
C	-0.50	0.69	-0.09	78.30	-6.72
D	0.72	0.69	0.63	729.00	457.44
E	-0.34	0.69	0.01	729.00	4.19

Overall loading

Equiv leeward net force for overall section $F_l = F_{w,WE} = 4.2$ kN
 Net windward force for overall section $F_w = F_{w,WD} = 457.4$ kN
 Lack of correlation (cl.7.2.2(3) – Note) $f_{corr} = 0.85$ as h/W is 0.412
 Overall loading overall section $F_{w,D} = f_{corr} \times (F_w - F_l) + F_{w,h} = 385.3$ kN

Roof load case 3 - Wind 90, $c_{pi} 0.20$, $-c_{pe}$


Zone	Ext pressure coefficient C_{pe}	Peak velocity pressure q_p , (kN/m ²)	Net pressure p (kN/m ²)	Area A_{ref} (m ²)	Net force F_w (kN)
F (-ve)	-1.80	0.69	-1.19	36.45	-43.32
G (-ve)	-1.20	0.69	-0.84	52.11	-43.68
H (-ve)	-0.70	0.69	-0.55	354.24	-193.49
I (-ve)	-0.20	0.69	-0.25	1328.40	-337.69

Total vertical net force $F_{w,v} = -618.18$ kN

Total horizontal net force $F_{w,h} = 0.00$ kN

Walls load case 3 - Wind 90, $c_{pi} 0.20$, $-c_{pe}$

Zone	Ext pressure coefficient C_{pe}	Peak velocity pressure q_p , (kN/m ²)	Net pressure p (kN/m ²)	Area A_{ref} (m ²)	Net force F_w (kN)
------	-----------------------------------	---	---------------------------------------	----------------------------------	----------------------

 RIBINIS BŪVIS <small>PROJEKTĀVIMAS IR KONSULTĀCIJOS</small>	Project				Job no.	
	TURGUS					
	Calcs for				Start page no./Revision	
Vejo aprova				4		
Calcs by	Calcs date	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date	
A.V.	2024-10-04					

Zone	Ext pressure coefficient C_{pe}	Peak velocity pressure q_p , (kN/m ²)	Net pressure p (kN/m ²)	Area A_{ref} (m ²)	Net force F_w (kN)
A	-1.20	0.69	-0.84	72.90	-61.10
B	-0.80	0.69	-0.60	291.60	-176.30
C	-0.50	0.69	-0.43	364.50	-156.52
D	0.70	0.69	0.27	442.80	120.17
E	-0.30	0.69	-0.31	442.80	-138.42

Overall loading

Equiv leeward net force for overall section

$$F_l = F_{w,WE} = -138.4 \text{ kN}$$

Net windward force for overall section

$$F_w = F_{w,WD} = 120.2 \text{ kN}$$

Lack of correlation (cl.7.2.2(3) – Note)

$$f_{corr} = 0.85 \text{ as } h/L \text{ is } 0.250$$

Overall loading overall section

$$F_{w,D} = f_{corr} \times (F_w - F_l) + F_{w,h} = 219.8 \text{ kN}$$

Roof load case 4 - Wind 90, $c_{pi} -0.3$, $+c_{pe}$

Zone	Ext pressure coefficient C_{pe}	Peak velocity pressure q_p , (kN/m ²)	Net pressure p (kN/m ²)	Area A_{ref} (m ²)	Net force F_w (kN)
F (+ve)	-1.80	0.69	-0.85	36.45	-30.80
G (+ve)	-1.20	0.69	-0.49	52.11	-25.78
H (+ve)	-0.70	0.69	-0.20	354.24	-71.80
I (+ve)	0.20	0.69	0.32	1328.40	428.96

Total vertical net force

$$F_{w,v} = 300.58 \text{ kN}$$

Total horizontal net force

$$F_{w,h} = 0.00 \text{ kN}$$

Walls load case 4 - Wind 90, $c_{pi} -0.3$, $+c_{pe}$

Zone	Ext pressure coefficient C_{pe}	Peak velocity pressure q_p , (kN/m ²)	Net pressure p (kN/m ²)	Area A_{ref} (m ²)	Net force F_w (kN)
A	-1.20	0.69	-0.49	72.90	-36.06
B	-0.80	0.69	-0.26	291.60	-76.13
C	-0.50	0.69	-0.09	364.50	-31.30
D	0.70	0.69	0.61	442.80	272.28
E	-0.30	0.69	0.03	442.80	13.69

Overall loading

Equiv leeward net force for overall section

$$F_l = F_{w,WE} = 13.7 \text{ kN}$$

Net windward force for overall section

$$F_w = F_{w,WD} = 272.3 \text{ kN}$$

Lack of correlation (cl.7.2.2(3) – Note)

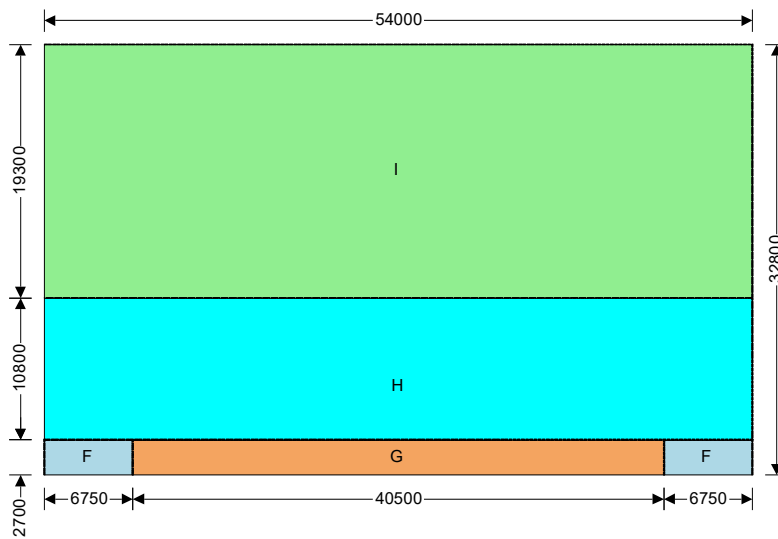
$$f_{corr} = 0.85 \text{ as } h/L \text{ is } 0.250$$

Overall loading overall section

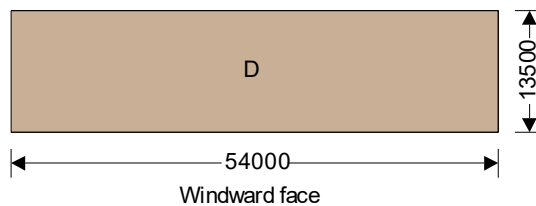
$$F_{w,D} = f_{corr} \times (F_w - F_l) + F_{w,h} = 219.8 \text{ kN}$$



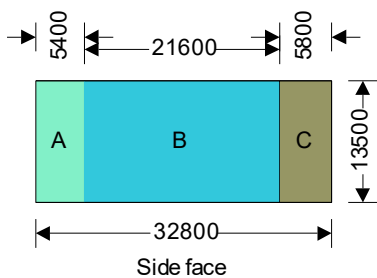
Project TURGUS				Job no.	
Calcs for Vejo apkrova				Start page no./Revision 5	
Calcs by A.V.	Calcs date 2024-10-04	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date



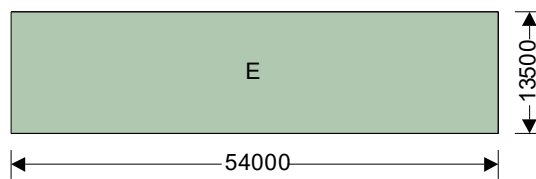
Wind - 0°
Plan view - Flat roof




Windward face

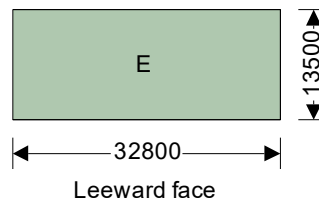
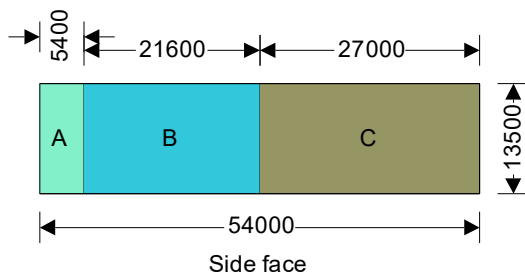
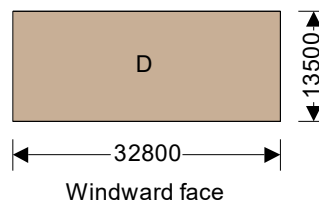
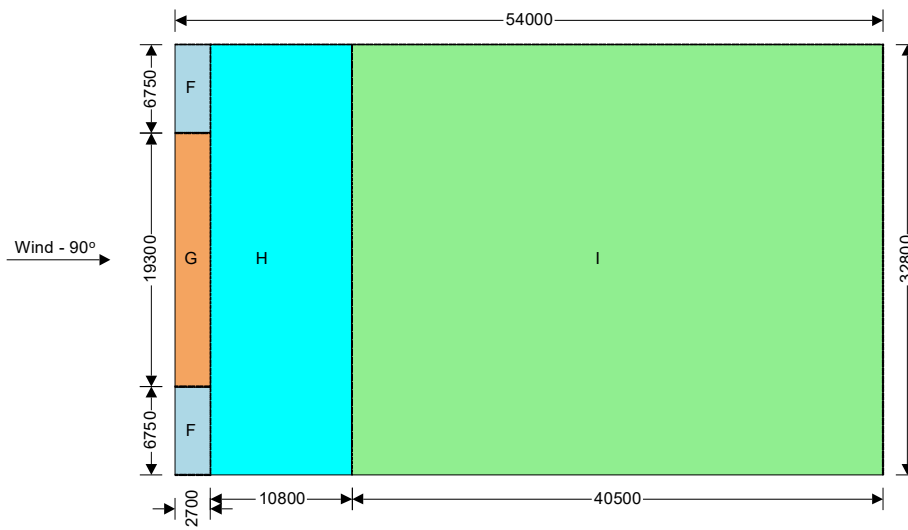


Side face



Leeward face

	Project				Job no.	
	TURGUS					
	Calcs for				Start page no./Revision	
Vejo apkrova				6		
Calcs by	Calcs date	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date	
A.V.	2024-10-04					



Projektas	TURGUS	Data	2024-10-04
Skaičiavo	Audrius Vitkauskas	Lapas / lapų	1 / 1
Pavadinimas	Parapetas		



Duomenys apie skaičiuojamą elementą

Parametrai

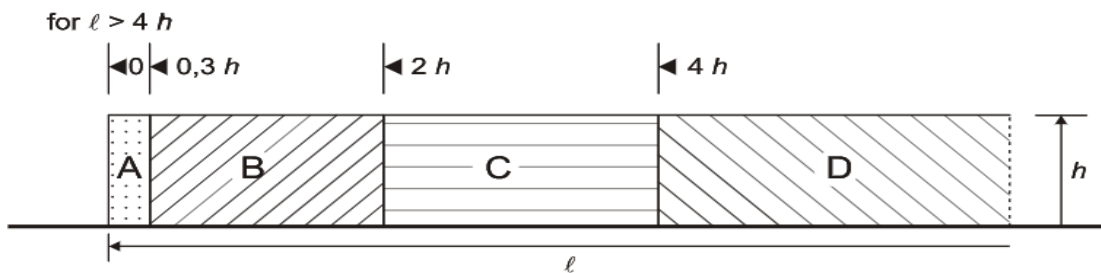
$$q_p = 0.69 \text{ kPa}$$

$$h = 9$$

$$l = 54 \text{ m}$$

$$\frac{l}{h} = 6 \text{ m}$$

Skaičiuojamoji schema



Skaičiavimai

$$c_{peA} = 3.00$$

$$w_{eA} = q_p \cdot c_{peA} = 2.07 \text{ kPa}$$

$$c_{peB} = 1.86$$

$$w_{eB} = q_p \cdot c_{peB} = 1.28 \text{ kPa}$$

$$c_{peC} = 1.46$$

$$w_{eC} = q_p \cdot c_{peC} = 1.01 \text{ kPa}$$

$$c_{peD} = 1.2$$

$$w_{eD} = q_p \cdot c_{peD} = 0.83 \text{ kPa}$$

NA.7.9 lentelė. Laisvai stovinčių sienų ir parapetų slėgio $c_{p,net}$ koeficientai

Vientisumas	Zona	A	B	C	D	
$\varphi = 1$	Be kampų sudarančių skersinių sienų	$l/h \leq 3$	2,3	1,4	1,2	1,2
		$l/h = 5$	2,9	1,8	1,4	1,2
		$l/h \geq 10$	3,4	2,1	1,7	1,2
	Su kampų sudarančiomis $\geq h^a$ ilgio skersinėmis sienomis	2,1	1,8	1,4	1,2	
$\varphi = 0,8$		1,2	1,2	1,2	1,2	

^a Kai kampų sudarančių skersinių sienų ilgis yra tarp 0,0 ir h , galima taikyti tiesinę interpoliaciją.

Analysis of CPT pile

Input data

Project

Task : TURGUS
Part : d400 poliai
Description : 9m
Date : 2023-10-16

Settings

(input for current task)

Pile CPT

Verification methodology : Limit states (LSD)
Analysis type : EN 1997-2

Reduction coeff. of bearing capacity			
Resistance factor on shaft bearing capacity :	$\gamma_s =$	1,50	[-]
Resistance factor on base bearing capacity :	$\gamma_b =$	1,50	[-]
Reduction coefficients			
Reduction coeff. of load settlement curve :	$k =$	1,00	[-]

Tests

No.	Test name	Vertical offset of the origin d_h [m]	Overall depth d_{tot} [m]
1	1	0,00	15,50
2	2	0,00	15,50
3	3	0,00	15,50
4	4	0,00	15,50
5	5	0,00	15,50
6	6	0,00	15,50

Test : 1

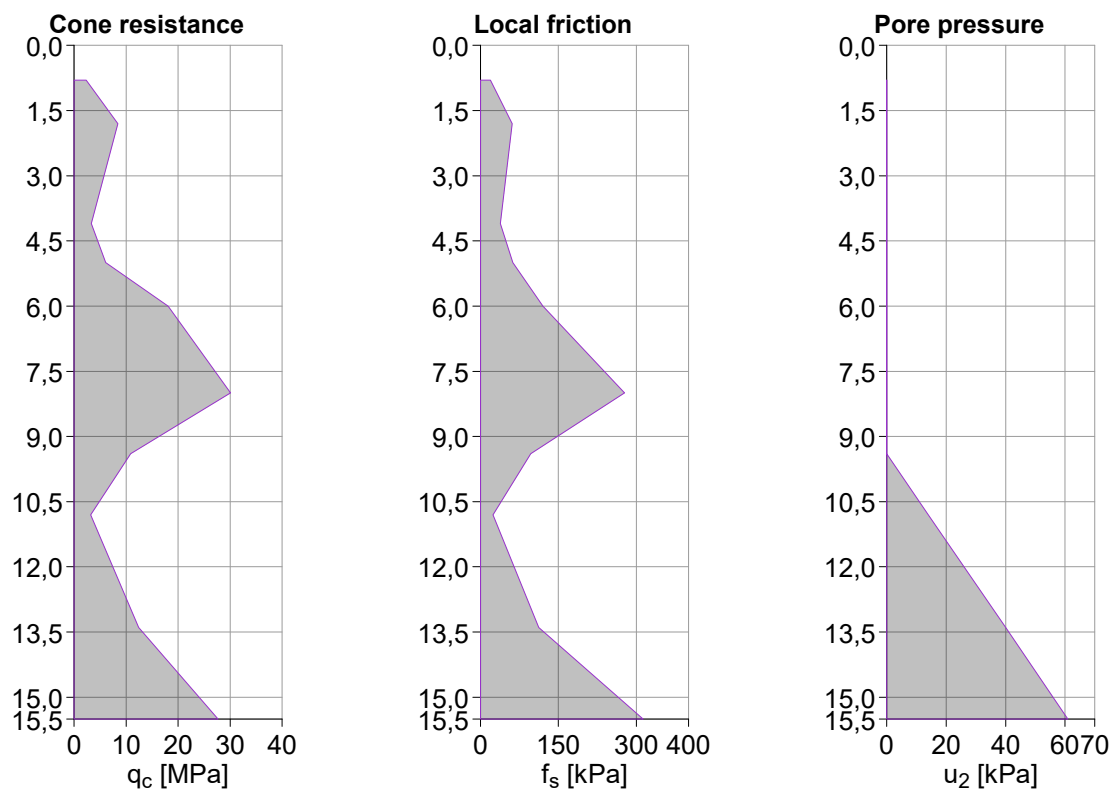


Table (CPT)

No.	Depth d [m]	Cone resistance q_c [MPa]	Local friction f_s [kPa]	Pore pressure u_2 [kPa]
1	0,80	2,30	19,00	0,00
2	1,80	8,40	61,00	0,00
3	4,10	3,30	38,00	0,00
4	5,00	6,10	62,00	0,00
5	6,00	18,10	120,00	0,00
6	8,00	30,10	277,00	0,00
7	9,40	10,90	97,00	0,00
8	10,80	3,20	24,00	14,00
9	13,40	12,40	112,00	40,00
10	15,50	27,70	313,00	61,00

Test : 2

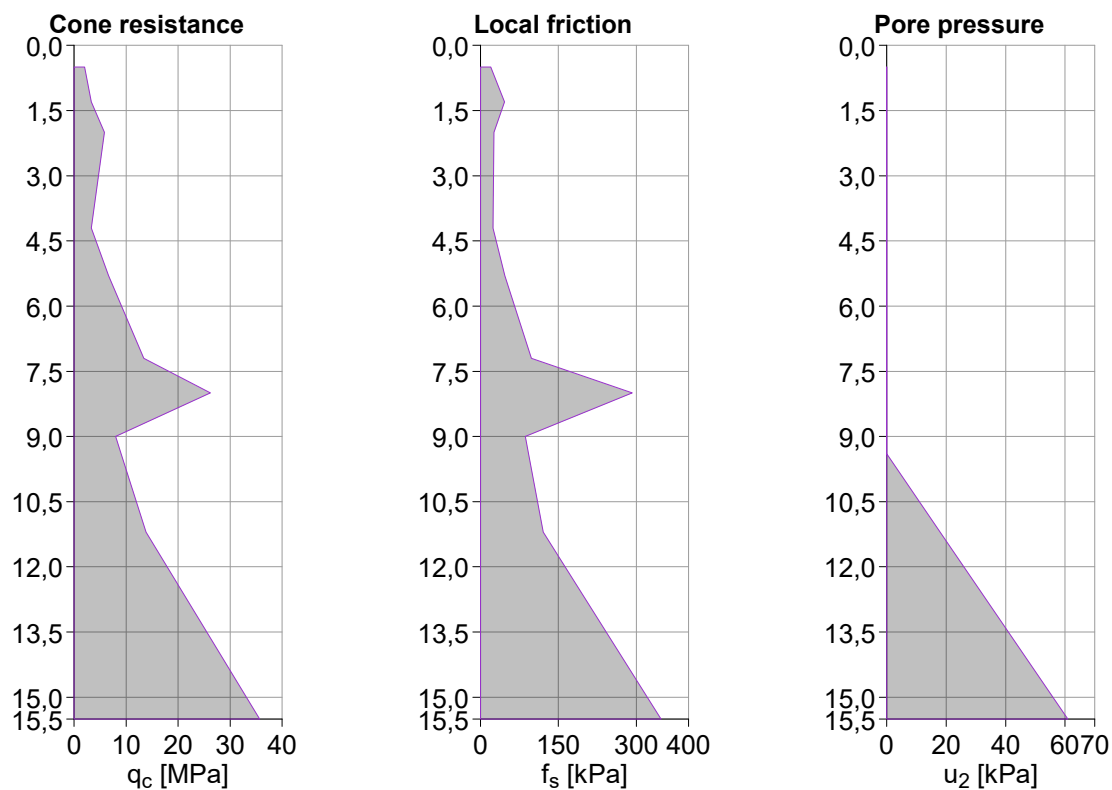


Table (CPT)

No.	Depth d [m]	Cone resistance qc [MPa]	Local friction fs [kPa]	Pore pressure u2 [kPa]
1	0,50	2,00	20,00	0,00
2	1,30	3,30	46,00	0,00
3	2,00	5,80	26,00	0,00
4	4,20	3,30	24,00	0,00
5	5,30	6,60	47,00	0,00
6	7,20	13,40	98,00	0,00
7	8,00	26,20	292,00	0,00
8	9,00	8,00	86,00	0,00
9	9,40	9,05	92,36	0,00
10	11,20	13,80	121,00	18,00
11	15,50	35,70	347,00	61,00

Test : 3

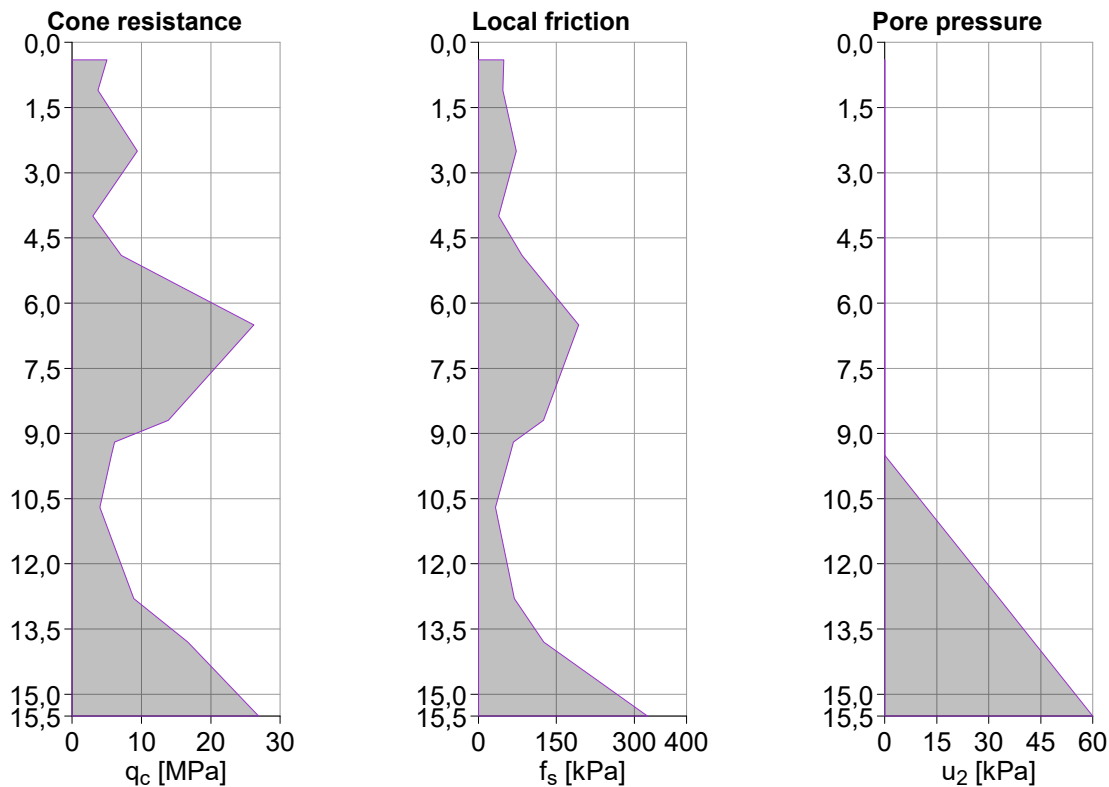


Table (CPT)

No.	Depth d [m]	Cone resistance q_c [MPa]	Local friction f_s [kPa]	Pore pressure u_2 [kPa]
1	0,40	5,00	49,00	0,00
2	1,10	3,70	47,00	0,00
3	2,50	9,40	73,00	0,00
4	4,00	3,00	39,00	0,00
5	4,90	7,10	84,00	0,00
6	6,50	26,20	193,00	0,00
7	8,70	13,90	125,00	0,00
8	9,20	6,10	67,00	0,00
9	9,50	5,68	60,20	0,00
10	10,70	4,00	33,00	12,00
11	12,80	8,90	69,00	33,00
12	13,80	16,70	126,00	43,00
13	15,50	26,90	325,00	60,00

Test : 4

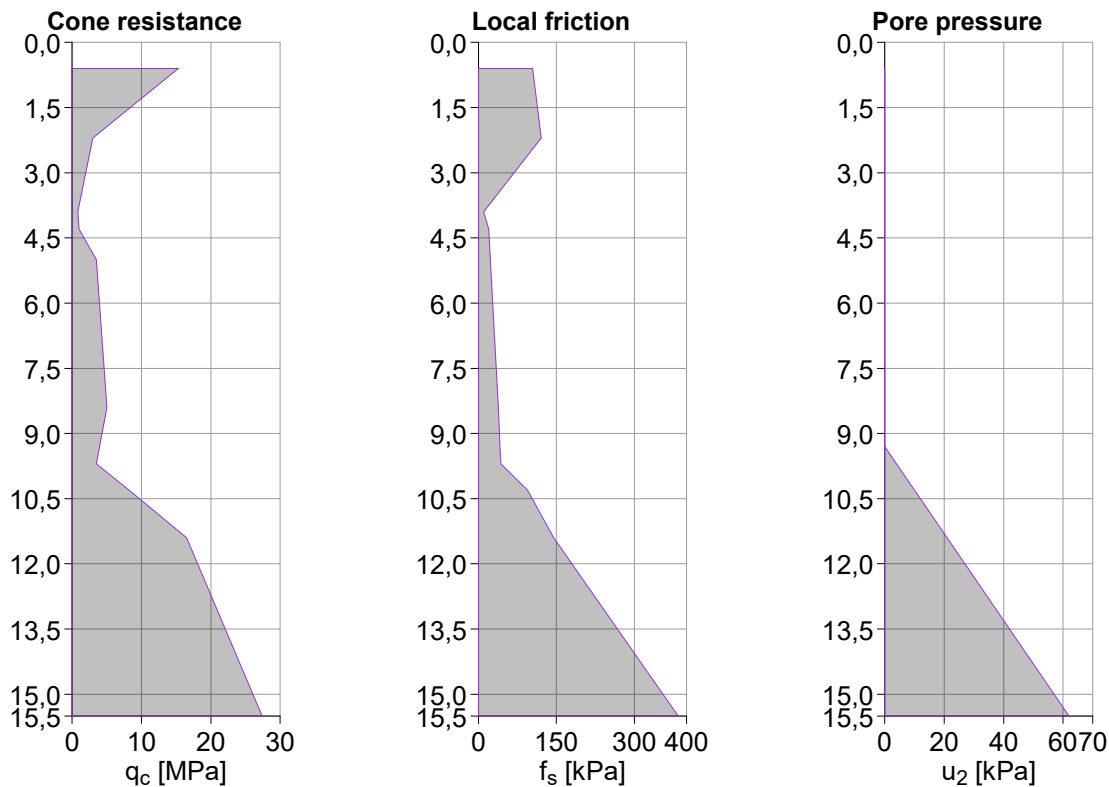


Table (CPT)

No.	Depth d [m]	Cone resistance qc [MPa]	Local friction fs [kPa]	Pore pressure u2 [kPa]
1	0,60	15,30	104,00	0,00
2	2,20	3,00	121,00	0,00
3	3,90	0,80	10,00	0,00
4	4,30	1,00	20,00	0,00
5	5,00	3,50	23,00	0,00
6	8,40	5,00	38,00	0,00
7	9,30	3,96	41,46	0,00
8	9,70	3,50	43,00	4,00
9	10,30	8,20	94,00	10,00
10	11,40	16,50	145,00	21,00
11	15,50	27,40	384,00	62,00

Test : 5

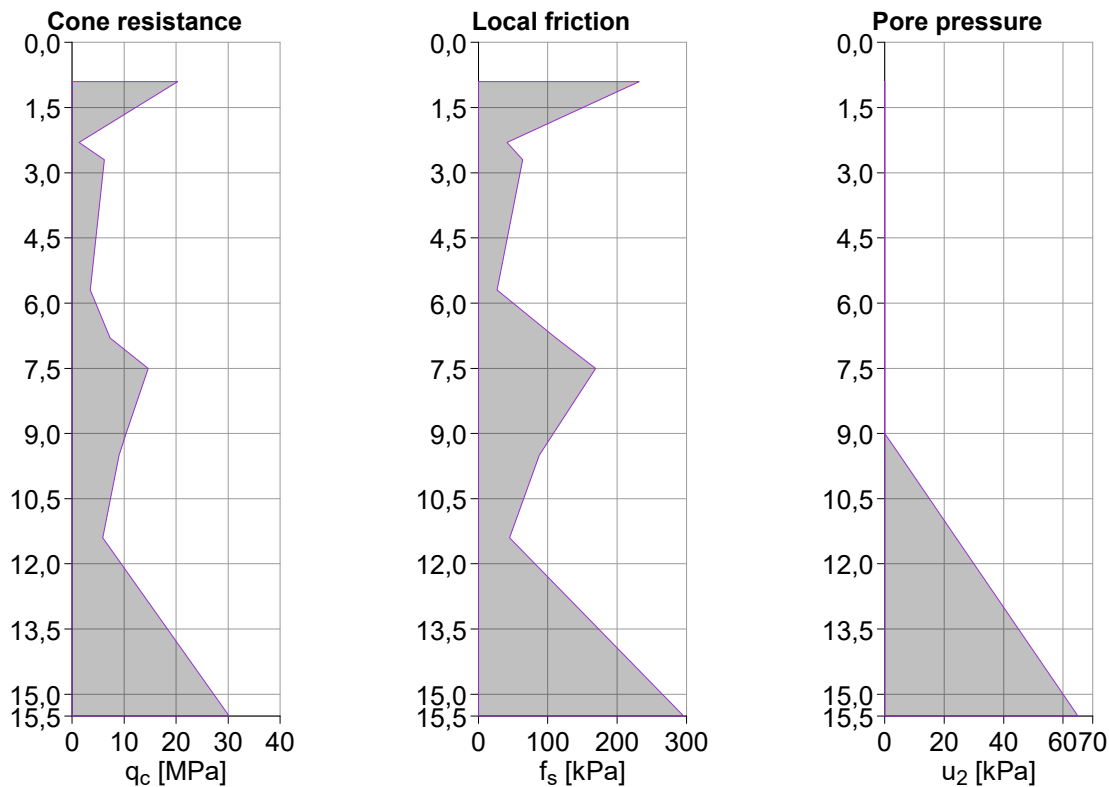


Table (CPT)

No.	Depth d [m]	Cone resistance q_c [MPa]	Local friction f_s [kPa]	Pore pressure u_2 [kPa]
1	0,90	20,30	232,00	0,00
2	2,30	1,30	41,00	0,00
3	2,70	6,20	64,00	0,00
4	5,70	3,50	27,00	0,00
5	6,80	7,30	112,00	0,00
6	7,50	14,60	169,00	0,00
7	9,00	10,40	108,25	0,00
8	9,50	9,00	88,00	5,00
9	11,40	5,90	45,00	24,00
10	15,50	30,20	296,00	65,00

Test : 6

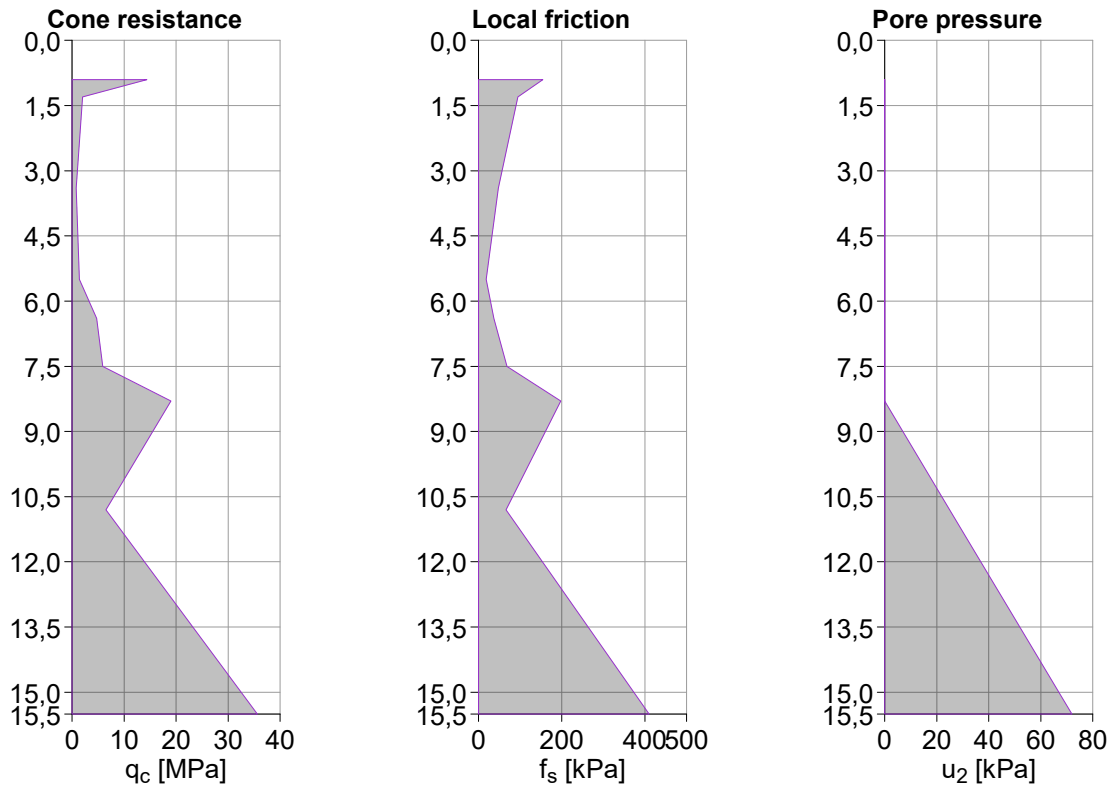


Table (CPT)

No.	Depth d [m]	Cone resistance q_c [MPa]	Local friction f_s [kPa]	Pore pressure u_2 [kPa]
1	0,90	14,40	155,00	0,00
2	1,30	2,00	95,00	0,00
3	3,40	0,80	48,00	0,00
4	5,50	1,40	19,00	0,00
5	6,40	4,70	37,00	0,00
6	7,50	5,90	69,00	0,00
7	8,30	19,00	198,00	0,00
8	10,80	6,50	66,00	25,00
9	15,50	35,60	410,00	72,00



Classification

Sourced CPT : 1
 Classification type : Robertson 2010
 Penetrometer net area ratio : 0,75
 Unit weight : $\gamma = 19,00 \text{ kN/m}^3$

Classified soils

No.	Soil name
1	Sand mixtures - silty sand to sandy silt
2	Sands - clean sand to silty sand

Basic soil parameters

No.	Name	Pattern	φ_{ef} [°]	γ [kN/m ³]	γ_{su} [kN/m ³]
1	Sand mixtures - silty sand to sandy silt		22,00	19,00	9,00
2	Sands - clean sand to silty sand		30,00	19,00	9,00

Soil parameters**Sand mixtures - silty sand to sandy silt**

Unit weight : $\gamma = 19,00$ kN/m³
 Angle of internal friction : $\varphi_{ef} = 22,00$ °
 Saturated unit weight : $\gamma_{sat} = 19,00$ kN/m³
 Type of soil : silt

Sands - clean sand to silty sand

Unit weight : $\gamma = 19,00$ kN/m³
 Angle of internal friction : $\varphi_{ef} = 30,00$ °
 Saturated unit weight : $\gamma_{sat} = 19,00$ kN/m³
 Type of soil : sand, gravel
 Magnitude OCR : $OCR \leq 2$
 Type of grains : sand finer than 600 nm

Construction

Type of construction : single pile
 Design load $F_{sd} = 600,00$ kN
 Service load $F_s = 450,00$ kN

Geometry

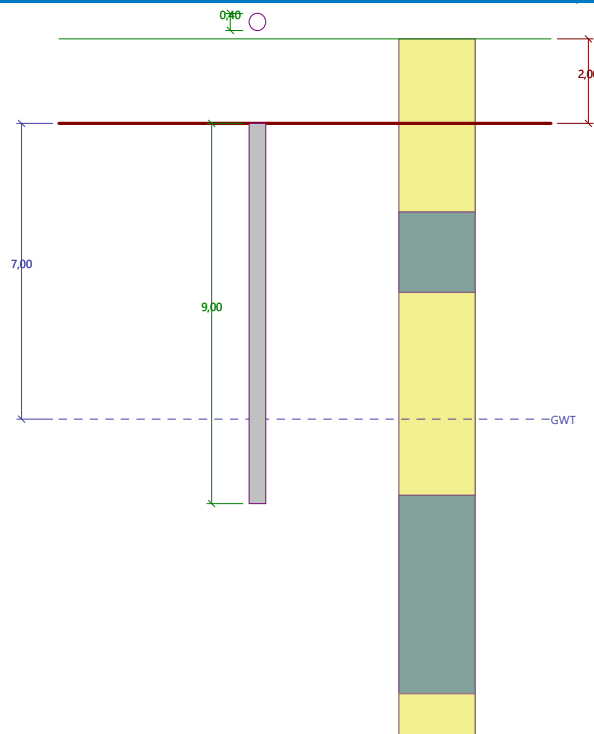
Type of pile : bored pile(drilling mud, uncased borehole)
 Pile material : concrete
 Pile length in soil = 9,00 m
 Pile head offset above terrain = 0,00 m
 Depth of finished grade = 2,00 m

Pile cross-section - circular

Pile diameter $d = 0,40$ m

Name : Geometry

Stage - analysis : 1 - 0

**GWT**

Ground water table GWT = 7,00 m

Global settings

Analysis based on tests : CPT

The analysis does not consider the influence of negative skin friction.

Geological profile and assigned soils

No.	Thickness of layer t [m]	Depth z [m]	Assigned soil	Pattern
1	4,10	0,00 .. 4,10	Sands - clean sand to silty sand	
2	1,90	4,10 .. 6,00	Sand mixtures - silty sand to sandy silt	
3	4,80	6,00 .. 10,80	Sands - clean sand to silty sand	
4	4,70	10,80 .. 15,50	Sand mixtures - silty sand to sandy silt	
5	-	15,50 .. ∞	Sands - clean sand to silty sand	

Bearing capacity calculation - EN 1997-2**Calculation of vertical bearing capacity - intermediate results of tests****Intermediate results CPT - 1**

Total resistance	$F_{r,max,i}$	=	1224,88 kN
Skin bearing capacity	$F_{r,max,shaft,i}$	=	1039,18 kN
Base bearing capacity	$F_{r,max,base,i}$	=	185,71 kN
Medium magnitude of penetration resistance	$q_{cl,mean}$	=	3,42 MPa
Medium magnitude of penetration resistance	$q_{cII,mean}$	=	3,42 MPa
Medium magnitude of penetration resistance	$q_{cIII,mean}$	=	2,49 MPa

Maximum stress at pile base	$p_{\max, \text{base}}$	= 1477,81 kPa
Reduced stress at pile base	$p_{\max, \text{base, red}}$	= 1477,81 kPa

Intermediate results CPT - 2

Total resistance	$F_{r, \max, i}$	= 1496,73 kN
Skin bearing capacity	$F_{r, \max, \text{shaft}, i}$	= 933,19 kN
Base bearing capacity	$F_{r, \max, \text{base}, i}$	= 563,54 kN
Medium magnitude of penetration resistance	$q_{\text{cl}, \text{mean}}$	= 10,62 MPa
Medium magnitude of penetration resistance	$q_{\text{cII}, \text{mean}}$	= 10,62 MPa
Medium magnitude of penetration resistance	$q_{\text{cIII}, \text{mean}}$	= 7,32 MPa
Maximum stress at pile base	$p_{\max, \text{base}}$	= 4484,54 kPa
Reduced stress at pile base	$p_{\max, \text{base, red}}$	= 4484,54 kPa

Intermediate results CPT - 3

Total resistance	$F_{r, \max, i}$	= 1254,73 kN
Skin bearing capacity	$F_{r, \max, \text{shaft}, i}$	= 1034,28 kN
Base bearing capacity	$F_{r, \max, \text{base}, i}$	= 220,46 kN
Medium magnitude of penetration resistance	$q_{\text{cl}, \text{mean}}$	= 3,91 MPa
Medium magnitude of penetration resistance	$q_{\text{cII}, \text{mean}}$	= 3,91 MPa
Medium magnitude of penetration resistance	$q_{\text{cIII}, \text{mean}}$	= 3,11 MPa
Maximum stress at pile base	$p_{\max, \text{base}}$	= 1754,33 kPa
Reduced stress at pile base	$p_{\max, \text{base, red}}$	= 1754,33 kPa

Intermediate results CPT - 4

Total resistance	$F_{r, \max, i}$	= 969,96 kN
Skin bearing capacity	$F_{r, \max, \text{shaft}, i}$	= 481,86 kN
Base bearing capacity	$F_{r, \max, \text{base}, i}$	= 488,11 kN
Medium magnitude of penetration resistance	$q_{\text{cl}, \text{mean}}$	= 11,29 MPa
Medium magnitude of penetration resistance	$q_{\text{cII}, \text{mean}}$	= 11,29 MPa
Medium magnitude of penetration resistance	$q_{\text{cIII}, \text{mean}}$	= 4,24 MPa
Maximum stress at pile base	$p_{\max, \text{base}}$	= 3884,22 kPa
Reduced stress at pile base	$p_{\max, \text{base, red}}$	= 3884,22 kPa

Intermediate results CPT - 5

Total resistance	$F_{r, \max, i}$	= 1034,37 kN
Skin bearing capacity	$F_{r, \max, \text{shaft}, i}$	= 741,59 kN
Base bearing capacity	$F_{r, \max, \text{base}, i}$	= 292,78 kN
Medium magnitude of penetration resistance	$q_{\text{cl}, \text{mean}}$	= 4,83 MPa
Medium magnitude of penetration resistance	$q_{\text{cII}, \text{mean}}$	= 4,61 MPa
Medium magnitude of penetration resistance	$q_{\text{cIII}, \text{mean}}$	= 4,60 MPa
Maximum stress at pile base	$p_{\max, \text{base}}$	= 2329,87 kPa
Reduced stress at pile base	$p_{\max, \text{base, red}}$	= 2329,87 kPa

Intermediate results CPT - 6

Total resistance	$F_{r, \max, i}$	= 894,96 kN
Skin bearing capacity	$F_{r, \max, \text{shaft}, i}$	= 526,17 kN
Base bearing capacity	$F_{r, \max, \text{base}, i}$	= 368,79 kN
Medium magnitude of penetration resistance	$q_{\text{cl}, \text{mean}}$	= 6,69 MPa
Medium magnitude of penetration resistance	$q_{\text{cII}, \text{mean}}$	= 6,69 MPa
Medium magnitude of penetration resistance	$q_{\text{cIII}, \text{mean}}$	= 5,05 MPa
Maximum stress at pile base	$p_{\max, \text{base}}$	= 2934,77 kPa
Reduced stress at pile base	$p_{\max, \text{base, red}}$	= 2934,77 kPa

Calculation of vertical bearing capacity - intermediate results skin**Intermediate results CPT - 1**

No.	Depth [m]	q _{cz} [MPa]	Coeff. [-]	Skin frict. [kPa]
1	2,00	7,96	0,0060	47,74
2	2,00	7,96	0,0060	47,74
3	4,00	3,52	0,0060	21,13
4	4,10	3,30	0,0250	82,50
5	5,00	6,10	0,0250	152,50
6	5,74	15,00	0,0250	375,00
7	9,10	15,00	0,0060	90,00
8	9,40	10,90	0,0060	65,40
9	10,00	7,60	0,0060	45,60
10	10,40	5,40	0,0060	32,40
11	10,80	3,20	0,0250	80,00
12	11,00	3,91	0,0250	97,69

Intermediate results CPT - 2

No.	Depth [m]	q _{cz} [MPa]	Coeff. [-]	Skin frict. [kPa]
1	2,00	5,80	0,0060	34,80
2	2,00	5,80	0,0060	34,80
3	4,00	3,53	0,0060	21,16
4	4,10	3,41	0,0250	85,34
5	5,30	6,60	0,0250	165,00
6	6,00	9,11	0,0060	54,63
7	7,20	13,40	0,0060	80,40
8	7,30	15,00	0,0060	90,00
9	8,62	15,00	0,0060	90,00
10	9,40	9,05	0,0060	54,30
11	10,00	10,63	0,0060	63,80
12	10,40	11,69	0,0060	70,13
13	10,80	12,74	0,0250	318,61
14	11,00	13,27	0,0250	331,81

Intermediate results CPT - 3

No.	Depth [m]	q _{cz} [MPa]	Coeff. [-]	Skin frict. [kPa]
1	2,00	7,36	0,0060	44,19
2	2,50	9,40	0,0060	56,40
3	4,10	3,46	0,0250	86,39
4	4,90	7,10	0,0250	177,50
5	5,56	15,00	0,0250	375,00
6	8,50	15,00	0,0060	90,00
7	8,70	13,90	0,0060	83,40
8	9,00	9,22	0,0060	55,32
9	9,20	6,10	0,0060	36,60
10	9,50	5,68	0,0060	34,08
11	10,00	4,98	0,0060	29,88
12	10,40	4,42	0,0060	26,52
13	10,80	4,23	0,0250	105,83
14	11,00	4,70	0,0250	117,50

Intermediate results CPT - 4

No.	Depth [m]	q _{cz} [MPa]	Coeff. [-]	Skin frict. [kPa]
1	2,00	4,54	0,0060	27,23
2	2,00	4,54	0,0060	27,23
3	2,20	3,00	0,0060	18,00
4	2,97	2,00	0,0060	12,00
5	4,00	0,85	0,0060	5,10
6	4,10	0,90	0,0250	22,50
7	4,30	1,00	0,0250	25,00
8	4,58	2,00	0,0250	50,00
9	5,00	3,50	0,0250	87,50
10	6,00	3,94	0,0060	23,65
11	7,80	4,74	0,0060	28,41
12	8,40	5,00	0,0060	30,00
13	9,00	4,31	0,0060	25,84
14	9,30	3,96	0,0060	23,76
15	10,00	5,85	0,0060	35,10
16	10,30	8,20	0,0060	49,20
17	10,40	8,95	0,0060	53,73
18	10,80	11,97	0,0250	299,32
19	11,00	13,48	0,0250	337,05

Intermediate results CPT - 5

No.	Depth [m]	q _{cz} [MPa]	Coeff. [-]	Skin frict. [kPa]
1	2,00	5,37	0,0060	32,23
2	2,00	5,37	0,0060	32,23
3	2,25	2,00	0,0060	12,00
4	2,36	2,00	0,0060	12,00
5	2,70	6,20	0,0060	37,20
6	4,00	5,03	0,0060	30,18
7	4,10	4,94	0,0250	123,50
8	5,70	3,50	0,0250	87,50
9	6,00	4,54	0,0060	27,22
10	6,80	7,30	0,0060	43,80
11	7,50	14,60	0,0060	87,60
12	7,80	13,76	0,0060	82,56
13	9,00	10,40	0,0060	62,40
14	9,50	9,00	0,0060	54,00
15	10,00	8,18	0,0060	49,11
16	10,40	7,53	0,0060	45,19
17	10,80	6,88	0,0250	171,97
18	11,00	6,55	0,0250	163,82

Intermediate results CPT - 6

No.	Depth [m]	q _{cz} [MPa]	Coeff. [-]	Skin frict. [kPa]
1	2,00	1,60	0,0060	9,60
2	2,00	1,60	0,0060	9,60
3	4,00	0,97	0,0060	5,83

No.	Depth [m]	q_{cz} [MPa]	Coeff. [-]	Skin frict. [kPa]
4	4,10	1,00	0,0250	25,00
5	5,50	1,40	0,0250	35,00
6	5,66	2,00	0,0250	50,00
7	6,00	3,23	0,0060	19,40
8	6,40	4,70	0,0060	28,20
9	7,50	5,90	0,0060	35,40
10	7,80	10,81	0,0060	64,87
11	8,06	15,00	0,0060	90,00
12	9,10	15,00	0,0060	90,00
13	10,00	10,50	0,0060	63,00
14	10,40	8,50	0,0060	51,00
15	10,80	6,50	0,0250	162,50
16	11,00	7,74	0,0250	193,46

Calculation of vertical pile bearing capacity - intermediate results

Pile diameter	$d_{eq} = 0,40$ m
Pile diameter at base	$d_{s,eq} = 0,40$ m
Pile area at base	$A_b = 0,13$ m ²
Coeff. of reduc. of pile base bear. capacity	$\alpha_p = 0,50$
Coeff. of influence of pile shape	$s = 1,00$
Coeff. of influence of pile widened base	$\beta = 1,00$

Calculation of vertical bearing capacity - results

Analysis carried out for all tests.

Pile bearing capacity $F_{r,d} = 763,96$ kN

Pile loading $F_{s,d} = 600,00$ kN

Verification of pile for bearing capacity is SATISFACTORY

Settlement calculation - EN 1997-2

Settlement calculation:

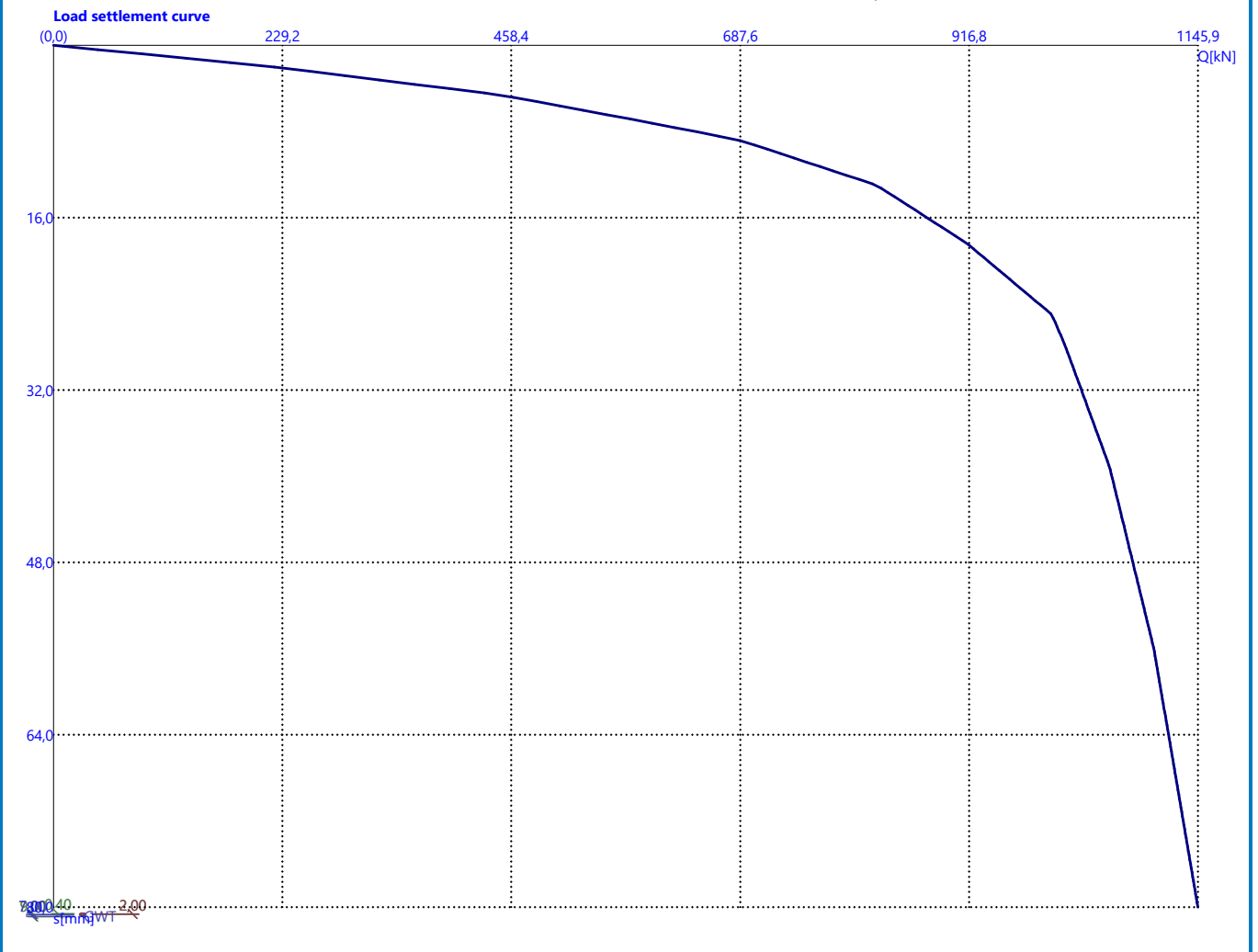
Service load	$F_s = 450,00$ kN
Skin bearing capacity	$F_{r,shaft,d} = 400,17$ kN
Bearing capacity at base	$F_{r,base,d} = 51,67$ kN
Pile base settlement	$w_{base} = 4,7$ mm
Elastic deformation of pile	$w_{el,d} = 0,9$ mm
Overall settlement	$w_{1,d} = 5,6$ mm

Pile settlement calculation - results

For loading $F_s = 450,00$ kN the pile settlement is = 5,6 mm

Name : Settlement

Stage - analysis : 1 - -1



Analysis of CPT pile

Input data

Project

Task : TURGUS
 Part : d600 polis
 Description : 9m
 Date : 2023-10-16

Settings

(input for current task)

Pile CPT

Verification methodology : Limit states (LSD)
 Analysis type : EN 1997-2

Reduction coeff. of bearing capacity			
Resistance factor on shaft bearing capacity :	$\gamma_s =$	1,50	[-]
Resistance factor on base bearing capacity :	$\gamma_b =$	1,50	[-]
Reduction coefficients			
Reduction coeff. of load settlement curve :	$k =$	1,00	[-]

Tests

No.	Test name	Vertical offset of the origin d_h [m]	Overall depth d_{tot} [m]
1	1	0,00	15,50
2	2	0,00	15,50
3	3	0,00	15,50
4	4	0,00	15,50
5	5	0,00	15,50
6	6	0,00	15,50

Test : 1

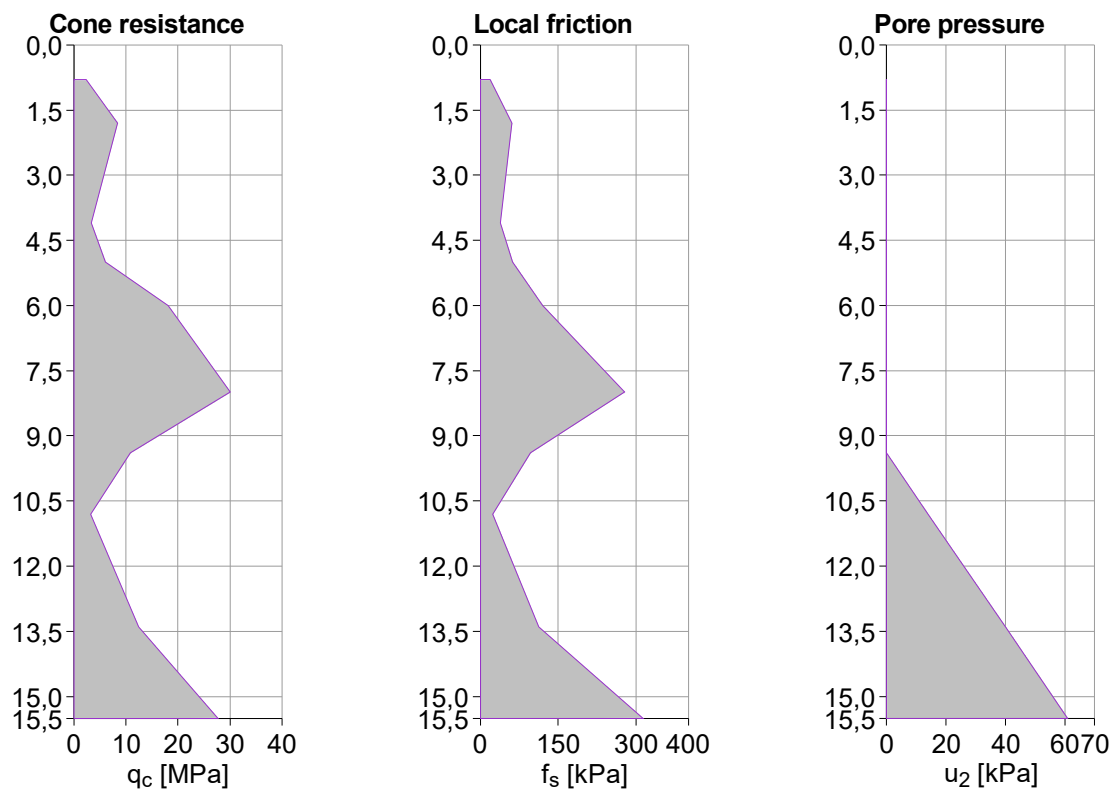


Table (CPT)

No.	Depth d [m]	Cone resistance q_c [MPa]	Local friction f_s [kPa]	Pore pressure u_2 [kPa]
1	0,80	2,30	19,00	0,00
2	1,80	8,40	61,00	0,00
3	4,10	3,30	38,00	0,00
4	5,00	6,10	62,00	0,00
5	6,00	18,10	120,00	0,00
6	8,00	30,10	277,00	0,00
7	9,40	10,90	97,00	0,00
8	10,80	3,20	24,00	14,00
9	13,40	12,40	112,00	40,00
10	15,50	27,70	313,00	61,00

Test : 2

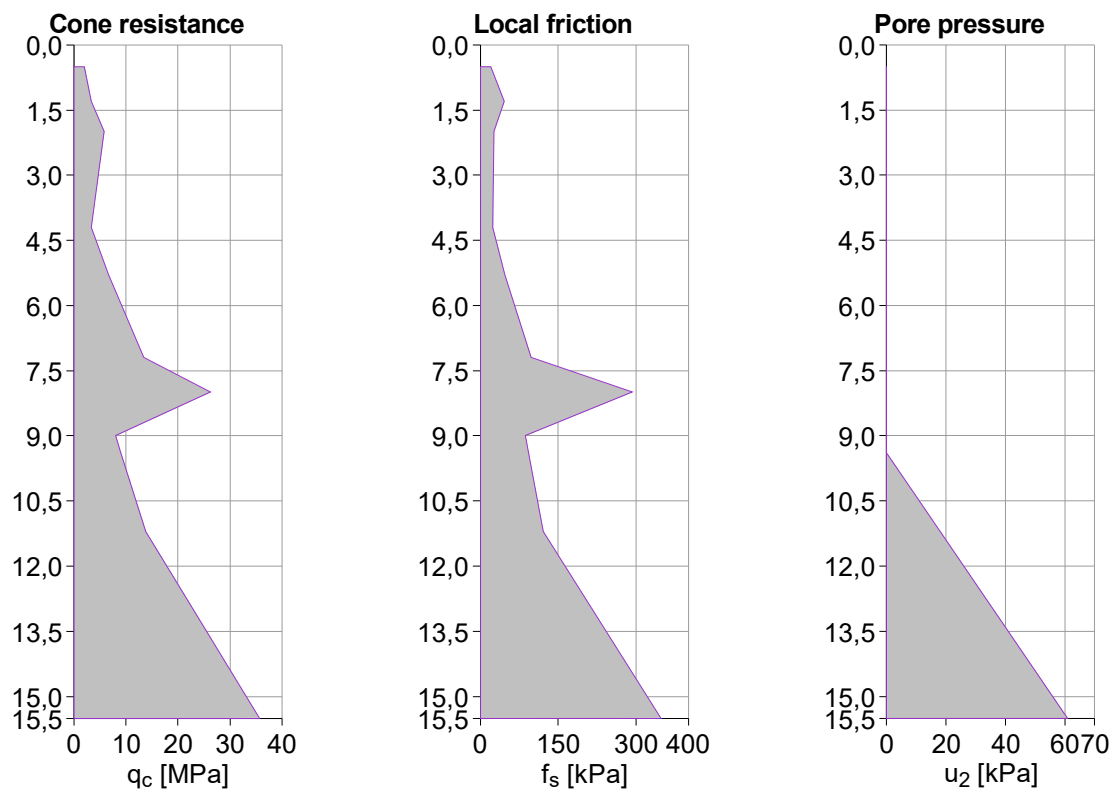


Table (CPT)

No.	Depth d [m]	Cone resistance q_c [MPa]	Local friction f_s [kPa]	Pore pressure u_2 [kPa]
1	0,50	2,00	20,00	0,00
2	1,30	3,30	46,00	0,00
3	2,00	5,80	26,00	0,00
4	4,20	3,30	24,00	0,00
5	5,30	6,60	47,00	0,00
6	7,20	13,40	98,00	0,00
7	8,00	26,20	292,00	0,00
8	9,00	8,00	86,00	0,00
9	9,40	9,05	92,36	0,00
10	11,20	13,80	121,00	18,00
11	15,50	35,70	347,00	61,00

Test : 3

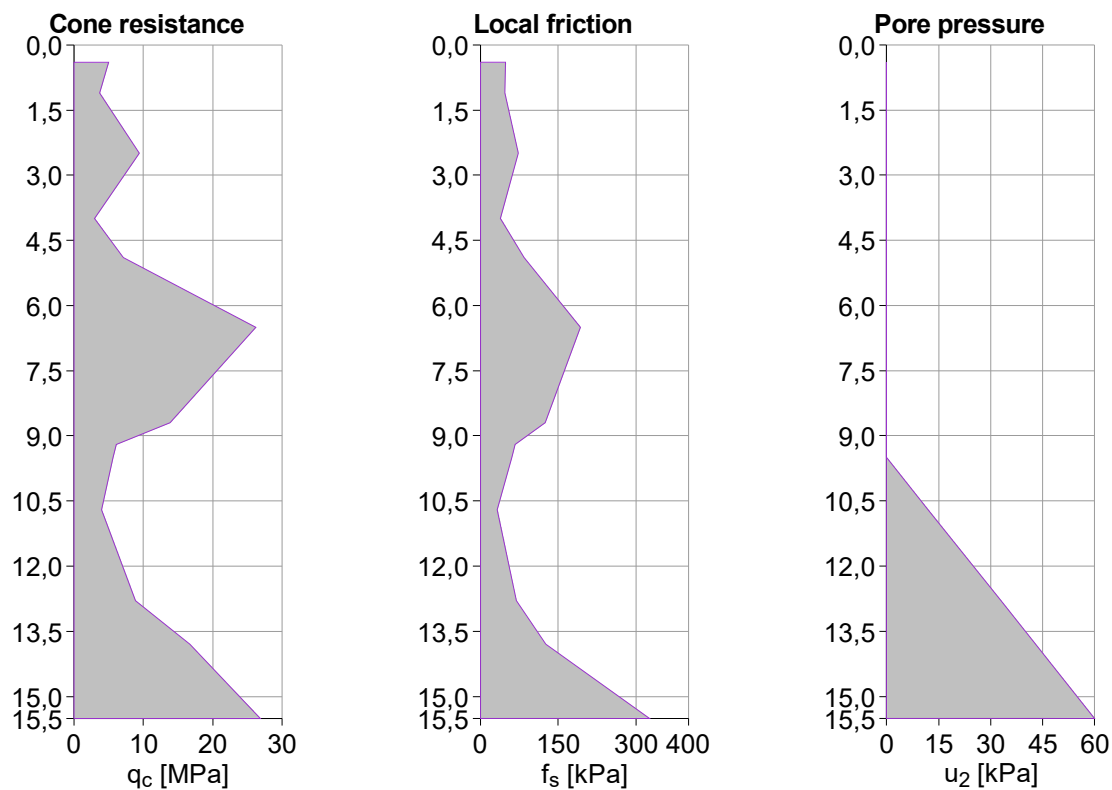


Table (CPT)

No.	Depth d [m]	Cone resistance q_c [MPa]	Local friction f_s [kPa]	Pore pressure u_2 [kPa]
1	0,40	5,00	49,00	0,00
2	1,10	3,70	47,00	0,00
3	2,50	9,40	73,00	0,00
4	4,00	3,00	39,00	0,00
5	4,90	7,10	84,00	0,00
6	6,50	26,20	193,00	0,00
7	8,70	13,90	125,00	0,00
8	9,20	6,10	67,00	0,00
9	9,50	5,68	60,20	0,00
10	10,70	4,00	33,00	12,00
11	12,80	8,90	69,00	33,00
12	13,80	16,70	126,00	43,00
13	15,50	26,90	325,00	60,00

Test : 4

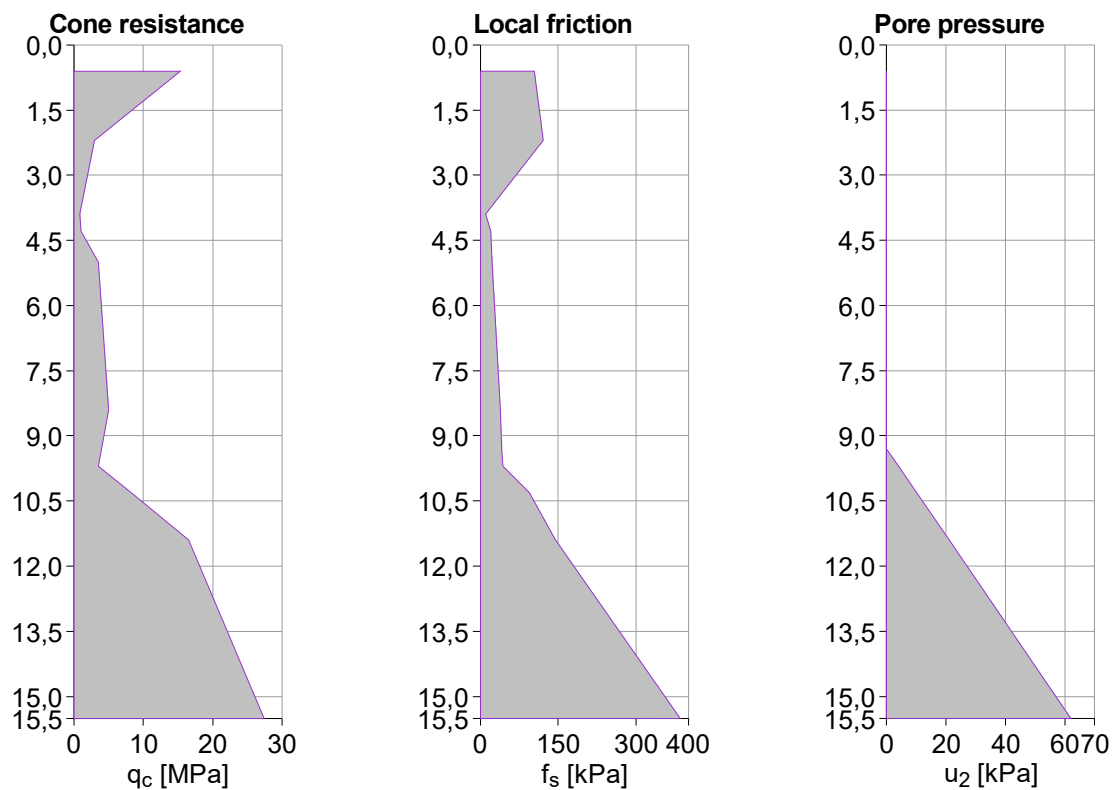


Table (CPT)

No.	Depth d [m]	Cone resistance q_c [MPa]	Local friction f_s [kPa]	Pore pressure u_2 [kPa]
1	0,60	15,30	104,00	0,00
2	2,20	3,00	121,00	0,00
3	3,90	0,80	10,00	0,00
4	4,30	1,00	20,00	0,00
5	5,00	3,50	23,00	0,00
6	8,40	5,00	38,00	0,00
7	9,30	3,96	41,46	0,00
8	9,70	3,50	43,00	4,00
9	10,30	8,20	94,00	10,00
10	11,40	16,50	145,00	21,00
11	15,50	27,40	384,00	62,00

Test : 5

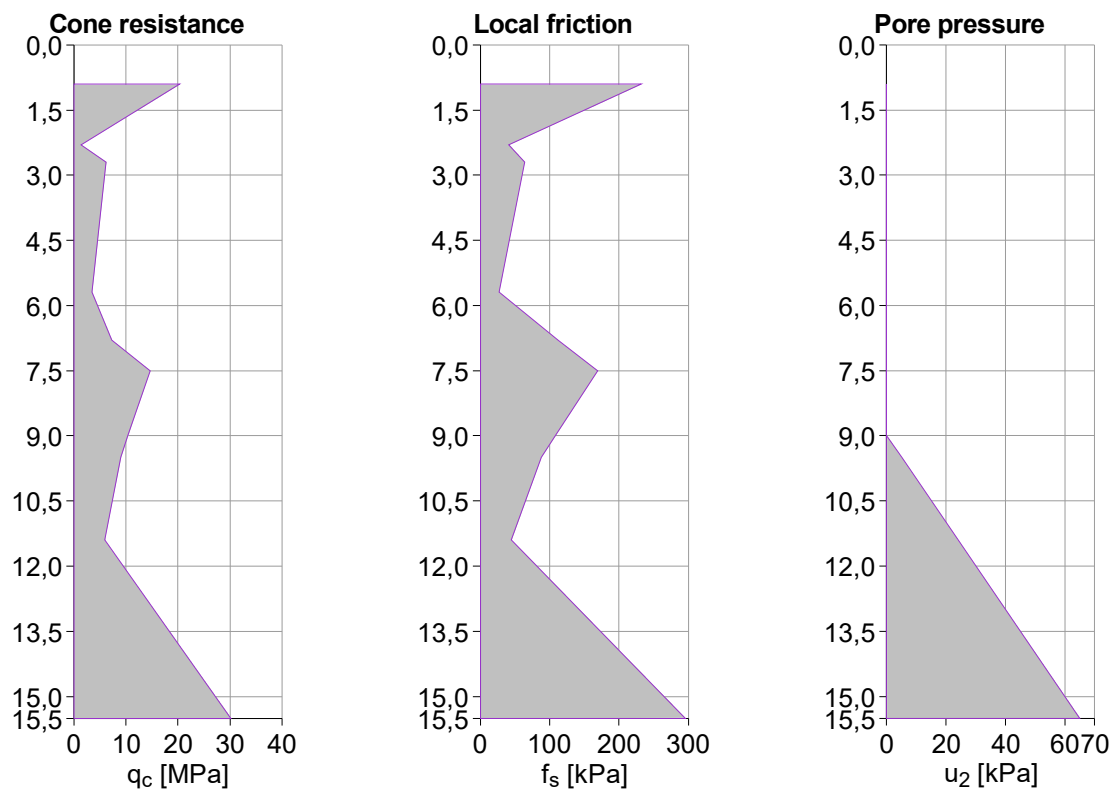


Table (CPT)

No.	Depth d [m]	Cone resistance q_c [MPa]	Local friction f_s [kPa]	Pore pressure u_2 [kPa]
1	0,90	20,30	232,00	0,00
2	2,30	1,30	41,00	0,00
3	2,70	6,20	64,00	0,00
4	5,70	3,50	27,00	0,00
5	6,80	7,30	112,00	0,00
6	7,50	14,60	169,00	0,00
7	9,00	10,40	108,25	0,00
8	9,50	9,00	88,00	5,00
9	11,40	5,90	45,00	24,00
10	15,50	30,20	296,00	65,00

Test : 6

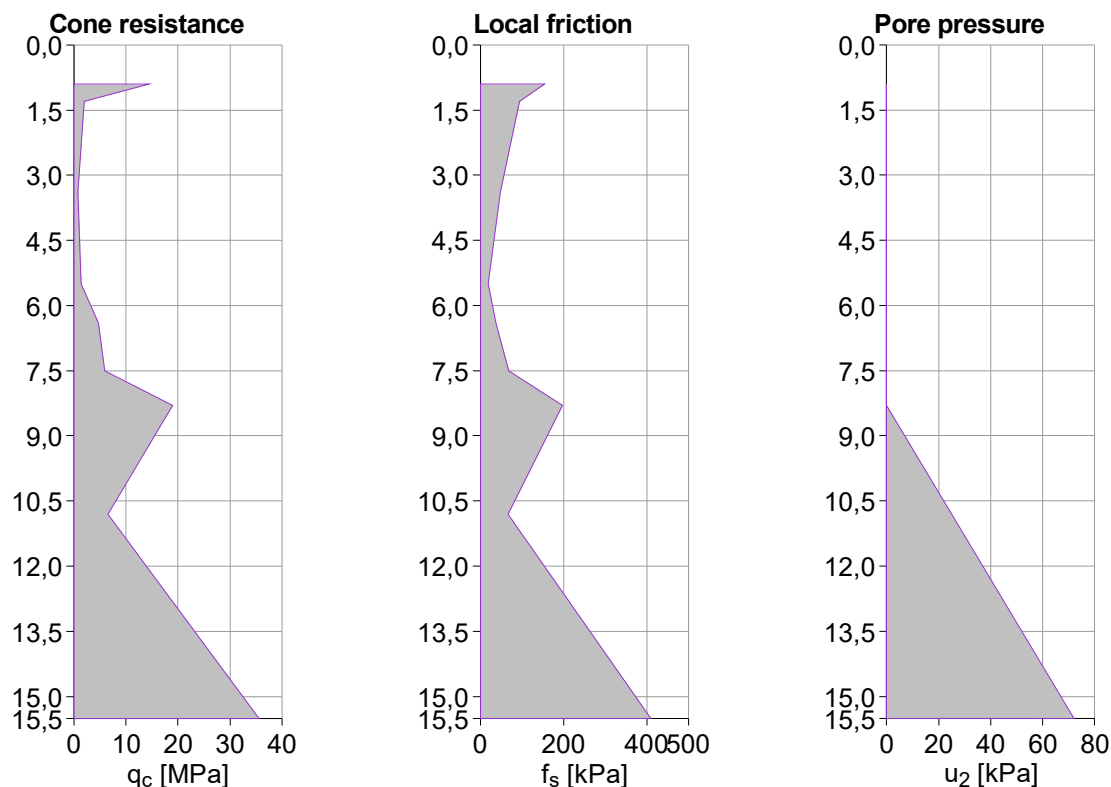


Table (CPT)

No.	Depth d [m]	Cone resistance qc [MPa]	Local friction fs [kPa]	Pore pressure u ₂ [kPa]
1	0,90	14,40	155,00	0,00
2	1,30	2,00	95,00	0,00
3	3,40	0,80	48,00	0,00
4	5,50	1,40	19,00	0,00
5	6,40	4,70	37,00	0,00
6	7,50	5,90	69,00	0,00
7	8,30	19,00	198,00	0,00
8	10,80	6,50	66,00	25,00
9	15,50	35,60	410,00	72,00



Classification

Sourced CPT : 1
 Classification type : Robertson 2010
 Penetrometer net area ratio : 0,75
 Unit weight : $\gamma = 19,00 \text{ kN/m}^3$

Classified soils

No.	Soil name
1	Sand mixtures - silty sand to sandy silt
2	Sands - clean sand to silty sand

Basic soil parameters

No.	Name	Pattern	φ_{ef} [°]	γ [kN/m ³]	γ_{su} [kN/m ³]
1	Sand mixtures - silty sand to sandy silt		22,00	19,00	9,00
2	Sands - clean sand to silty sand		30,00	19,00	9,00

Soil parameters**Sand mixtures - silty sand to sandy silt**

Unit weight : $\gamma = 19,00 \text{ kN/m}^3$
 Angle of internal friction : $\varphi_{ef} = 22,00^\circ$
 Saturated unit weight : $\gamma_{sat} = 19,00 \text{ kN/m}^3$
 Type of soil : silt

Sands - clean sand to silty sand

Unit weight : $\gamma = 19,00 \text{ kN/m}^3$
 Angle of internal friction : $\varphi_{ef} = 30,00^\circ$
 Saturated unit weight : $\gamma_{sat} = 19,00 \text{ kN/m}^3$
 Type of soil : sand, gravel
 Magnitude OCR : $\text{OCR} \leq 2$
 Type of grains : sand finer than 600 nm

Construction

Type of construction : single pile
 Design load $F_{sd} = 1500,00 \text{ kN}$
 Service load $F_s = 1100,00 \text{ kN}$

Geometry

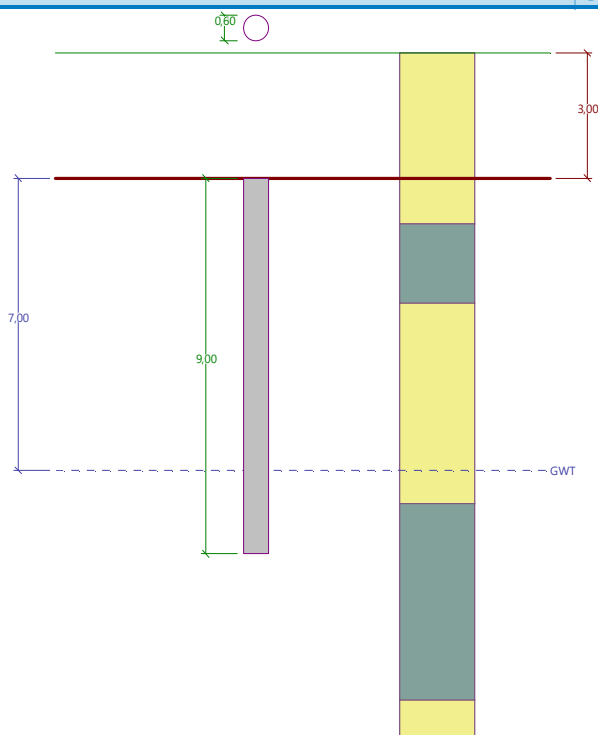
Type of pile : bored pile(drilling mud, uncased borehole)
 Pile material : concrete
 Pile length in soil = 9,00 m
 Pile head offset above terrain = 0,00 m
 Depth of finished grade = 3,00 m

Pile cross-section - circular

Pile diameter $d = 0,60 \text{ m}$

Name : Geometry

Stage - analysis : 1 - 0

**GWT**

Ground water table GWT = 7,00 m

Global settings

Analysis based on tests : CPT

The analysis does not consider the influence of negative skin friction.

Geological profile and assigned soils

No.	Thickness of layer t [m]	Depth z [m]	Assigned soil	Pattern
1	4,10	0,00 .. 4,10	Sands - clean sand to silty sand	
2	1,90	4,10 .. 6,00	Sand mixtures - silty sand to sandy silt	
3	4,80	6,00 .. 10,80	Sands - clean sand to silty sand	
4	4,70	10,80 .. 15,50	Sand mixtures - silty sand to sandy silt	
5	-	15,50 .. ∞	Sands - clean sand to silty sand	

Bearing capacity calculation - EN 1997-2**Calculation of vertical bearing capacity - intermediate results of tests****Intermediate results CPT - 1**

Total resistance	$F_{r,max,i}$	=	2401,48 kN
Skin bearing capacity	$F_{r,max,shaft,i}$	=	1830,85 kN
Base bearing capacity	$F_{r,max,base,i}$	=	570,63 kN
Medium magnitude of penetration resistance	$q_{cl,mean}$	=	5,60 MPa
Medium magnitude of penetration resistance	$q_{cII,mean}$	=	5,60 MPa
Medium magnitude of penetration resistance	$q_{cIII,mean}$	=	2,48 MPa

Maximum stress at pile base	$p_{\max, \text{base}}$	= 2018,20 kPa
Reduced stress at pile base	$p_{\max, \text{base, red}}$	= 2018,20 kPa

Intermediate results CPT - 2

Total resistance	$F_{r, \max, i}$	= 3580,68 kN
Skin bearing capacity	$F_{r, \max, \text{shaft}, i}$	= 2179,42 kN
Base bearing capacity	$F_{r, \max, \text{base}, i}$	= 1401,26 kN
Medium magnitude of penetration resistance	$q_{cl, \text{mean}}$	= 12,94 MPa
Medium magnitude of penetration resistance	$q_{cII, \text{mean}}$	= 12,94 MPa
Medium magnitude of penetration resistance	$q_{cIII, \text{mean}}$	= 6,88 MPa
Maximum stress at pile base	$p_{\max, \text{base}}$	= 4955,93 kPa
Reduced stress at pile base	$p_{\max, \text{base, red}}$	= 4955,93 kPa

Intermediate results CPT - 3

Total resistance	$F_{r, \max, i}$	= 2303,04 kN
Skin bearing capacity	$F_{r, \max, \text{shaft}, i}$	= 1733,35 kN
Base bearing capacity	$F_{r, \max, \text{base}, i}$	= 569,69 kN
Medium magnitude of penetration resistance	$q_{cl, \text{mean}}$	= 5,14 MPa
Medium magnitude of penetration resistance	$q_{cII, \text{mean}}$	= 5,14 MPa
Medium magnitude of penetration resistance	$q_{cIII, \text{mean}}$	= 2,92 MPa
Maximum stress at pile base	$p_{\max, \text{base}}$	= 2014,87 kPa
Reduced stress at pile base	$p_{\max, \text{base, red}}$	= 2014,87 kPa

Intermediate results CPT - 4

Total resistance	$F_{r, \max, i}$	= 2666,29 kN
Skin bearing capacity	$F_{r, \max, \text{shaft}, i}$	= 1414,51 kN
Base bearing capacity	$F_{r, \max, \text{base}, i}$	= 1251,78 kN
Medium magnitude of penetration resistance	$q_{cl, \text{mean}}$	= 12,74 MPa
Medium magnitude of penetration resistance	$q_{cII, \text{mean}}$	= 12,74 MPa
Medium magnitude of penetration resistance	$q_{cIII, \text{mean}}$	= 4,97 MPa
Maximum stress at pile base	$p_{\max, \text{base}}$	= 4427,27 kPa
Reduced stress at pile base	$p_{\max, \text{base, red}}$	= 4427,27 kPa

Intermediate results CPT - 5

Total resistance	$F_{r, \max, i}$	= 2342,96 kN
Skin bearing capacity	$F_{r, \max, \text{shaft}, i}$	= 1535,71 kN
Base bearing capacity	$F_{r, \max, \text{base}, i}$	= 807,25 kN
Medium magnitude of penetration resistance	$q_{cl, \text{mean}}$	= 7,31 MPa
Medium magnitude of penetration resistance	$q_{cII, \text{mean}}$	= 7,31 MPa
Medium magnitude of penetration resistance	$q_{cIII, \text{mean}}$	= 4,11 MPa
Maximum stress at pile base	$p_{\max, \text{base}}$	= 2855,05 kPa
Reduced stress at pile base	$p_{\max, \text{base, red}}$	= 2855,05 kPa

Intermediate results CPT - 6

Total resistance	$F_{r, \max, i}$	= 2418,75 kN
Skin bearing capacity	$F_{r, \max, \text{shaft}, i}$	= 1342,23 kN
Base bearing capacity	$F_{r, \max, \text{base}, i}$	= 1076,51 kN
Medium magnitude of penetration resistance	$q_{cl, \text{mean}}$	= 10,41 MPa
Medium magnitude of penetration resistance	$q_{cII, \text{mean}}$	= 10,41 MPa
Medium magnitude of penetration resistance	$q_{cIII, \text{mean}}$	= 4,82 MPa
Maximum stress at pile base	$p_{\max, \text{base}}$	= 3807,39 kPa
Reduced stress at pile base	$p_{\max, \text{base, red}}$	= 3807,39 kPa

Calculation of vertical bearing capacity - intermediate results skin**Intermediate results CPT - 1**

No.	Depth [m]	q _{cz} [MPa]	Coeff. [-]	Skin frict. [kPa]
1	3,00	5,74	0,0060	34,43
2	3,00	5,74	0,0060	34,43
3	4,10	3,30	0,0250	82,50
4	5,00	6,10	0,0250	152,50
5	5,74	15,00	0,0250	375,00
6	9,10	15,00	0,0060	90,00
7	9,40	10,90	0,0060	65,40
8	10,00	7,60	0,0060	45,60
9	10,80	3,20	0,0250	80,00
10	11,10	4,26	0,0250	106,54
11	12,00	7,45	0,0250	186,15

Intermediate results CPT - 2

No.	Depth [m]	q _{cz} [MPa]	Coeff. [-]	Skin frict. [kPa]
1	3,00	4,66	0,0060	27,98
2	3,00	4,66	0,0060	27,98
3	4,10	3,41	0,0250	85,34
4	5,30	6,60	0,0250	165,00
5	6,00	9,11	0,0060	54,63
6	7,20	13,40	0,0060	80,40
7	7,30	15,00	0,0060	90,00
8	8,62	15,00	0,0060	90,00
9	9,40	9,05	0,0060	54,30
10	10,00	10,63	0,0060	63,80
11	10,80	12,74	0,0250	318,61
12	11,10	13,54	0,0250	338,40
13	11,20	13,80	0,0250	345,00
14	11,44	15,00	0,0250	375,00
15	12,00	15,00	0,0250	375,00

Intermediate results CPT - 3

No.	Depth [m]	q _{cz} [MPa]	Coeff. [-]	Skin frict. [kPa]
1	3,00	7,27	0,0060	43,60
2	3,00	7,27	0,0060	43,60
3	4,10	3,46	0,0250	86,39
4	4,90	7,10	0,0250	177,50
5	5,56	15,00	0,0250	375,00
6	8,50	15,00	0,0060	90,00
7	8,70	13,90	0,0060	83,40
8	9,20	6,10	0,0060	36,60
9	9,50	5,68	0,0060	34,08
10	10,00	4,98	0,0060	29,88
11	10,80	4,23	0,0250	105,83
12	11,10	4,93	0,0250	123,33
13	12,00	7,03	0,0250	175,83

Intermediate results CPT - 4

No.	Depth [m]	q _{cz} [MPa]	Coeff. [-]	Skin frict. [kPa]
1	3,00	1,96	0,0060	11,79
2	3,00	1,96	0,0060	11,79
3	4,10	0,90	0,0250	22,50
4	4,30	1,00	0,0250	25,00
5	4,58	2,00	0,0250	50,00
6	5,00	3,50	0,0250	87,50
7	6,00	3,94	0,0060	23,65
8	7,20	4,47	0,0060	26,82
9	8,40	5,00	0,0060	30,00
10	9,30	3,96	0,0060	23,76
11	10,00	5,85	0,0060	35,10
12	10,30	8,20	0,0060	49,20
13	10,80	11,97	0,0250	299,32
14	11,10	14,24	0,0250	355,91
15	11,20	15,00	0,0250	375,00
16	12,00	15,00	0,0250	375,00

Intermediate results CPT - 5

No.	Depth [m]	q _{cz} [MPa]	Coeff. [-]	Skin frict. [kPa]
1	3,00	5,93	0,0060	35,58
2	3,00	5,93	0,0060	35,58
3	4,10	4,94	0,0250	123,50
4	5,70	3,50	0,0250	87,50
5	6,00	4,54	0,0060	27,22
6	6,80	7,30	0,0060	43,80
7	7,20	11,47	0,0060	68,83
8	7,50	14,60	0,0060	87,60
9	9,00	10,40	0,0060	62,40
10	9,50	9,00	0,0060	54,00
11	10,00	8,18	0,0060	49,11
12	10,80	6,88	0,0250	171,97
13	11,10	6,39	0,0250	159,74
14	12,00	9,46	0,0250	236,40

Intermediate results CPT - 6

No.	Depth [m]	q _{cz} [MPa]	Coeff. [-]	Skin frict. [kPa]
1	3,00	1,03	0,0060	6,17
2	3,00	1,03	0,0060	6,17
3	4,10	1,00	0,0250	25,00
4	5,50	1,40	0,0250	35,00
5	5,66	2,00	0,0250	50,00
6	6,00	3,23	0,0060	19,40
7	6,40	4,70	0,0060	28,20
8	7,20	5,57	0,0060	33,44
9	7,50	5,90	0,0060	35,40
10	8,06	15,00	0,0060	90,00
11	9,10	15,00	0,0060	90,00

No.	Depth [m]	q_{cz} [MPa]	Coeff. [-]	Skin frict. [kPa]
12	10,00	10,50	0,0060	63,00
13	10,80	6,50	0,0250	162,50
14	11,10	8,36	0,0250	208,94
15	12,00	13,93	0,0250	348,24

Calculation of vertical pile bearing capacity - intermediate results

Pile diameter	$d_{eq} = 0,60$ m
Pile diameter at base	$d_{s,eq} = 0,60$ m
Pile area at base	$A_b = 0,28$ m ²
Coeff. of reduc. of pile base bear. capacity	$\alpha_p = 0,50$
Coeff. of influence of pile shape	$s = 1,00$
Coeff. of influence of pile widened base	$\beta = 1,00$

Calculation of vertical bearing capacity - results

Analysis carried out for all tests.

Pile bearing capacity $F_{r,d} = 1745,91$ kN

Pile loading $F_{s,d} = 1500,00$ kN

Verification of pile for bearing capacity is SATISFACTORY

Settlement calculation - EN 1997-2

Settlement calculation:

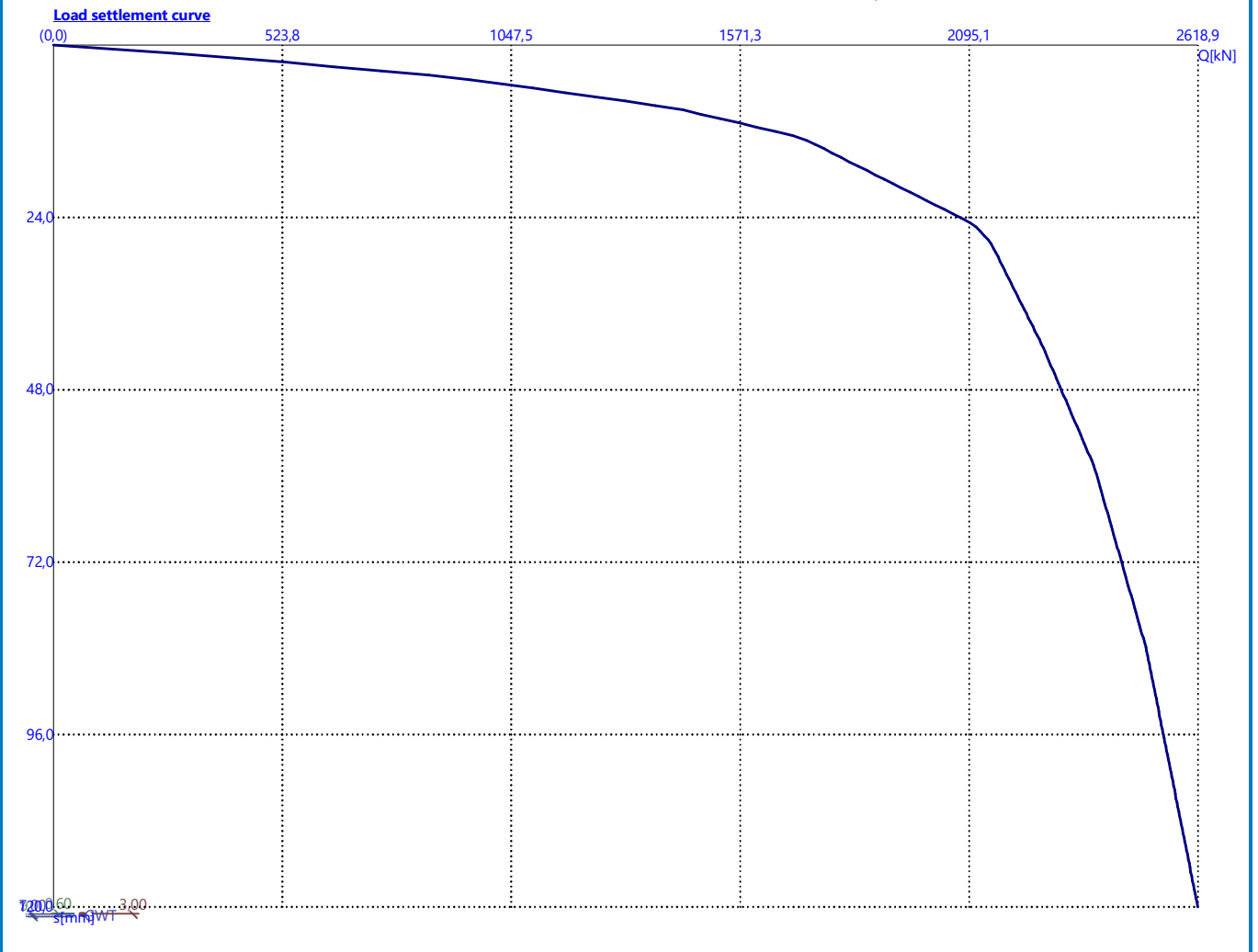
Service load	$F_s = 1100,00$ kN
Skin bearing capacity	$F_{r,shaft,d} = 980,74$ kN
Bearing capacity at base	$F_{r,base,d} = 119,26$ kN
Pile base settlement	$w_{base} = 6,1$ mm
Elastic deformation of pile	$w_{el,d} = 1,0$ mm
Overall settlement	$w_{1,d} = 7,0$ mm

Pile settlement calculation - results

For loading $F_s = 1100,00$ kN the pile settlement is = 7,0 mm

Name : Settlement

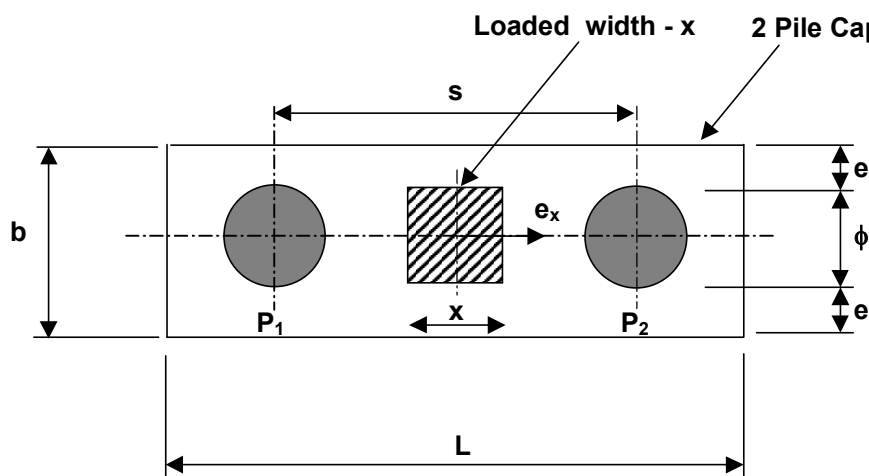
Stage - analysis : 1 - -1



Project				Job no.	
TURGUS				PAM 29	
Calcs for				Start page no./Revision	
Galvena su 2 poliais				1	
Calcs by	Calcs date	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date
	2023-12-07				

RC PILE CAP DESIGN (BS8110:PART1:1997)

TEDDS calculation version 2.0.07



Pile Cap Design – Truss Method

Design Input - 2 Piles - No Eccentricity

Number of piles	$N = 2$
ULS axial load	$F_{uls} = 3000.0 \text{ kN}$
The ultimate load per pile	$F_{uls_pile} = F_{uls}/2 = 1500.0 \text{ kN}$
Characteristic axial load	$F_{char} = 2250.0 \text{ kN}$
The characteristic load per pile	$F_{char_pile} = F_{char}/2 = 1125.0 \text{ kN}$
Pile diameter	$\phi = 600 \text{ mm}$
Pile spacing	$s = 1800 \text{ mm}$
Pile cap overhang	$e = 100 \text{ mm}$
Overall length of pile cap	$L = s + \phi + 2 \times e = 2600 \text{ mm}$
Overall width of pile cap	$b = \phi + 2 \times e = 800 \text{ mm}$
Overall height of pile cap	$h = 1000 \text{ mm}$
Dimension of loaded area	$x = 500 \text{ mm}$ (parallel to pile cap)

Cover

Concrete grade	$f_{cu} = 30.0 \text{ N/mm}^2$
Nominal cover	$c_{nom} = 40 \text{ mm}$
Tension bar diameter	$D_t = 25 \text{ mm}$
Link bar diameter	$L_{dia} = 10 \text{ mm}$
Depth to tension steel	$d = h - c_{nom} - L_{dia} - D_t/2 = 938 \text{ mm}$

Pile Cap Forces

Compression within pile cap	$F_c = F_{uls}/(2 \times \sin(\theta)) = 2079.3 \text{ kN}$
Tension within pile cap	$F_t = F_c \times \cos(\theta) = 1440.0 \text{ kN}$

Compression In Pile Cap - Suggested Additional Check

Check compression diagonal as an unreinforced column, using a core equivalent to pile diameter

Compressive force in pile cap	$P_c = 0.4 \times f_{cu} \times \pi \times \phi^2/4 = 3392.9 \text{ kN}$
-------------------------------	--

PASS Compression

Cl. 3.8.4.3

Project				Job no.	
TURGUS				PAM 30	
Calcs for				Start page no./Revision	
Galvena su 2 poliais				2	
Calcs by	Calcs date	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date
	2023-12-07				

Tension In One Truss Member

Characteristic strength of reinforcement	$f_y = 500 \text{ N/mm}^2$
Partial safety factor for strength of steel	$\gamma_{ms} = 1.15$
Required area of reinforcement	$A_{s_req} = F_t / (1/\gamma_{ms} \times f_y) = 3312 \text{ mm}^2$
Provided area of reinforcement	$A_{s_prov} = A_{st} = 3927 \text{ mm}^2$
Tension in truss member	$P_t = (1/\gamma_{ms} \times f_y) \times A_{s_prov} = 1707.4 \text{ kN}$

PASS Tension

Cl. 3.11.4.2

Max / Min Areas Of Reinforcement

Minimum area of tension steel	$A_{st_min} = k_t \times A_c = 1040 \text{ mm}^2$
Maximum area of tension steel	$A_{st_max} = 4 \% \times A_c = 32000 \text{ mm}^2$

Area of tension steel provided OK

Cl. 3.12.6 & Table 3.25

Shear

Applied shear stress

Applied Shear stress	$V = F_{ults} / 2 = 1500.0 \text{ kN}$
Width of pile cap shear plane	$b_v = \min(b, 3 \times \phi) = 800 \text{ mm}$
Design shear stress	$v = V / (b_v \times d) = 2.00 \text{ N/mm}^2$
Allowable shear stress	$v_{allowable} = \min((0.8 \text{ N}^{1/2}/\text{mm}) \times \sqrt{f_{cu}}, 5 \text{ N/mm}^2) = 4.38 \text{ N/mm}^2$

Shear stress - OK

Cl. 3.4.5.2

Design concrete shear strength

Determine concrete shear strength on the section at distance $\phi / 5$ inside face of pile:

Cl. 3.11.4.3 & fig. 3.23

Shear stress - Table 3.8

$$v_{c_25} = 0.79 \times r^{1/3} \times \max(0.67, (400 \text{ mm}/d)^{1/4}) \times 1.0 \text{ N/mm}^2 / 1.25 = 0.41 \text{ N/mm}^2$$

Shear stress - Cl. 3.4.5.8 & fig. 3.5

$$v_c = v_{c_25} \times (\min(f_{cu}, 40 \text{ N/mm}^2) / 25 \text{ N/mm}^2)^{1/3} = 0.44 \text{ N/mm}^2$$

Spacing

$$a_v = \min(2 \times d, \max((s / 2 - \phi / 2 + \phi / 5 - x / 2), 0.1 \text{ mm})) = 470$$

mm

Enhanced shear stress

$$v_{c_enh} = \min(v_{allowable}, 2 \times d \times v_c / a_v) = 1.75 \text{ N/mm}^2$$

Concrete shear strength - NOT OK, provide MINIMUM links

Table 3.16

Note: If no links are provided, the bond strengths for **PLAIN** bars must be used in calculations or anchorage and lap lengths.

Cl. 3.12.8.4

Minimum Shear Links

Shear reinf req'd within middle three-quarters of a_v $A_{sv_to_sv_reqd} = b_v \times 0.4 \text{ N/mm}^2 / (f_{yv} / \gamma_{ms}) / 0.75 = 0.98 \text{ mm}$

Maximum allowable spacing of links

$$s_{v_max} = 0.75 \times d = 703 \text{ mm}$$

Steel area to spacing ratio

$$A_{sv_to_sv} = 2.09 \text{ mm}$$

Link spacing

$$s_v = 150 \text{ mm}$$

Link diameter

$$L_{dia} = 10 \text{ mm}$$

No of legs in each group

$$L_n = 4$$

Shear Links - PASS

Clear Distance Between Bars In Tension (Cl 3.12.11.2.4)

Bar spacing

$$\text{spacing}_{bars} = \max(0 \text{ mm}, (b - 2 \times (c_{adopt} + L_{dia}) - D_t) / (L_{nt} - 1) - D_t) = 71 \text{ mm}$$

Project				Job no.	
TURGUS				PAM 31	
Calcs for				Start page no./Revision	
Galvena su 2 poliais				3	
Calcs by	Calcs date	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date
	2023-12-07				

Maximum allowable spacing $\text{spacing}_{\max} = \min((47000 \text{ N/mm})/f_s, 300 \text{ mm}) = 167 \text{ mm}$

Minimum allowable spacing $\text{spacing}_{\min} = h_{\text{agg}} + 5 \text{ mm} = 25 \text{ mm}$

Bar spacing OK

Clear Distance Between Face Of Beam And Tension Bars (CI 3.12.11.2.5)

Distance to face of beam $\text{Dist}_{\text{edge}} = C_{\text{adopt}} + L_{\text{dia}} + D_t/2 = 63 \text{ mm}$

Design service stress in reinforcement $f_s = 2 \times f_y \times A_{s_{\text{req}}} / (3 \times A_{s_{\text{prov}}} \times \beta_b) = 281.1 \text{ N/mm}^2$

Max allowable clear spacing $\text{Spacing}_{\max} = \min((47000 \text{ N/mm})/f_s, 300 \text{ mm}) = 167 \text{ mm}$

Max distance to face of beam $\text{Dist}_{\max} = \text{Spacing}_{\max} / 2 = 84 \text{ mm}$

Max distance to beam edge check - OK

Anchorage Of Tension Steel

Anchorage factor $\phi_{\text{factor}} = 40$

Type of lap length $\text{lap_type} = \text{"tens_lap"}$

Type of reinforcement $\text{ref_type} = \text{"def2_fy500"}$

Minimum radius $r_{\text{bar}} = 87 \text{ mm}$

Minimum end projection $P_{\text{bar}} = 240 \text{ mm}$

Minimum anchorage length or lap length req'd $L_{\text{table 3.27}} = \phi_{\text{factor}} \times D_t = 1000 \text{ mm}$

Check anchorage length to cl. 3.12.9.4 (b) $L_{\text{cl. 3.12.9.4}} = 12 \times D_t + d/2 = 769 \text{ mm}$

Required minimum effective anchorage length $L_a = \max(L_{\text{table 3.27}}, L_{\text{cl. 3.12.9.4}}) = 1000 \text{ mm}$

Deflection Check (CI 3.4.6)

Redistribution ratio $\beta_b = 1.0$

Design service stress in tension reinforcement $f_s = 2 \times f_y \times A_{s_{\text{req}}} / (3 \times A_{s_{\text{prov}}} \times \beta_b) = 281.1 \text{ N/mm}^2$

Modification for tension reinforcement

$$\text{factor}_{\text{tens}} = \min(2, 0.55 + (477 \text{ N/mm}^2 - f_s) / (120 \times (0.9 \text{ N/mm}^2 + F_t / (b \times d)))) = 1.129$$

Modified span to depth ratio $\text{modf}_{\text{span_depth}} = \text{factor}_{\text{tens}} \times \text{basic}_{\text{span_depth}} = 22.6$

Span of pile cap for deflection check $L_s = 1200 \text{ mm}$

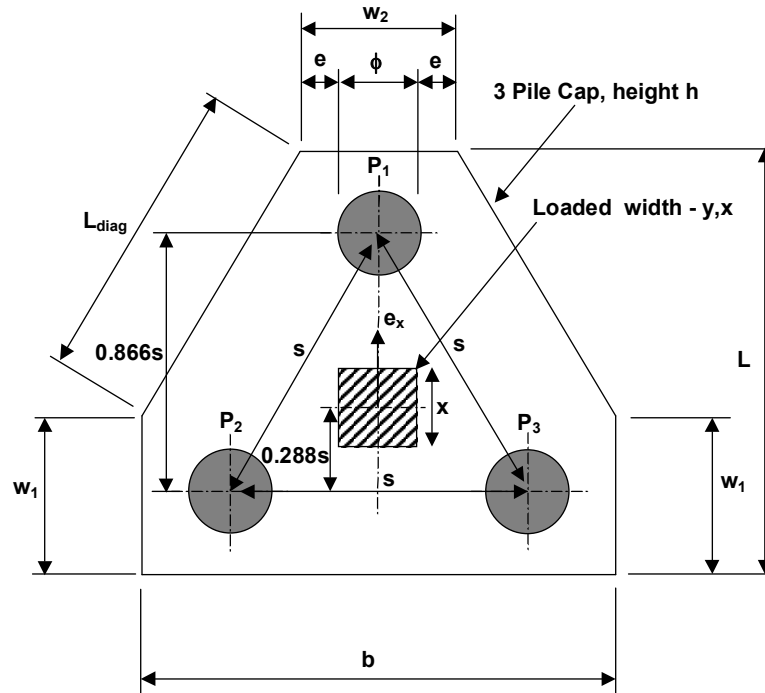
Actual span to depth ratio $\text{actual}_{\text{span_depth}} = L_s / d = 1.28$

PASS - Deflection

Project				Job no.	
TURGUS				PAM 32	
Calcs for				Start page no./Revision	
Galvena su 3 poliais				1	
Calcs by	Calcs date	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date
	2023-12-07				

RC PILE CAP DESIGN (BS8110:PART1:1997)

TEDDS calculation version 2.0.07



Pile Cap Design – Truss Method

Design Input - 3 Piles - No Eccentricity

Number of piles	$N = 3$
ULS axial load	$F_{uls} = 4000.0 \text{ kN}$
The ultimate load per pile is	$F_{uls_pile} = F_{uls}/3 = 1333.3 \text{ kN}$
Characteristic axial load	$F_{char} = 3000.0 \text{ kN}$
The characteristic load per pile is	$F_{char_pile} = F_{char}/3 = 1000.0 \text{ kN}$
Pile diameter	$\phi = 600 \text{ mm}$
Pile spacing	$s = 1800 \text{ mm}$
Pile cap overhang	$e = 100 \text{ mm}$
Overall length of pile cap	$L = \sin(60) \times s + \phi + 2 \times e = 2359 \text{ mm}$
Overall width of pile cap	$b = s + \phi + 2 \times e = 2600 \text{ mm}$
Width at pile parallel to length, L	$w_1 = \phi + 2 \times e = 800 \text{ mm}$
Width at pile parallel to overall width, b	$w_2 = \phi + 2 \times e = 800 \text{ mm}$
Overall height of pile cap	$h = 1000 \text{ mm}$
Diagonal length of sides	$L_{side_diag} = \sqrt{(L-w_1)^2 + ((b-w_2)/2)^2} = 1800 \text{ mm}$
Dimensions of loaded area	$x = 500 \text{ mm}$ $y = 500 \text{ mm}$

Cover

Concrete grade	$f_{cu} = 25.0 \text{ N/mm}^2$
Nominal cover	$c_{nom} = 40 \text{ mm}$
Tension bar diameter	$D_t = 25 \text{ mm}$
Link bar diameter	$L_{dia} = 10 \text{ mm}$
Depth to tension steel	$d = h - c_{nom} - L_{dia} - D_t/2 = 938 \text{ mm}$

Project TURGUS				Job no. PAM 33	
Calcs for Galvena su 3 poliais				Start page no./Revision 2	
Calcs by	Calcs date 2023-12-07	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date

Pile Cap Forces

Compression within pile cap

$$F_c = F_{uls} / (3 \times \sin(\theta)) = \mathbf{1990.6 \text{ kN}}$$

Tension within pile cap

$$F_t = F_c \times \cos(\theta) / (2 \times \cos(30)) = \mathbf{853.3 \text{ kN}}$$

Compression In Pile Cap - Suggested Additional Check

Check compression diagonal as an unreinforced column, using a core equivalent to pile diameter

Compressive force in pile cap

$$P_c = 0.4 \times f_{cu} \times \pi \times \phi^2 / 4 = \mathbf{2827.4 \text{ kN}}$$

PASS Compression

Cl. 3.8.4.3

Tension In One Truss Member

Characteristic strength of reinforcement

$$f_y = \mathbf{500 \text{ N/mm}^2}$$

Partial safety factor for strength of steel

$$\gamma_{ms} = \mathbf{1.15}$$

Required area of reinforcement

$$A_{s_req} = F_t / (1/\gamma_{ms} \times f_y) = \mathbf{1963 \text{ mm}^2}$$

Provided area of reinforcement

$$A_{s_prov} = A_{st} = \mathbf{2454 \text{ mm}^2}$$

Tension in truss member

$$P_t = (1/\gamma_{ms} \times f_y) \times A_{s_prov} = \mathbf{1067.1 \text{ kN}}$$

PASS Tension

Cl. 3.11.4.2

Max / Min Areas of Reinforcement - Considering A Strip Of Cap

Minimum required area of steel

$$A_{st_min} = k_t \times A_c = \mathbf{780 \text{ mm}^2}$$

Maximum allowable area of steel

$$A_{st_max} = 4\% \times A_c = \mathbf{24000 \text{ mm}^2}$$

Area of tension steel provided OK

Cl. 3.12.6 & Table 3.25

Beam Shear

Check shear stress on the sections at distance $\phi / 5$ inside face of piles.

Cl. 3.11.4.3 & fig. 3.23

Applied shear stress

Applied shear force

$$V = F_{uls} / 3 = \mathbf{1333.3 \text{ kN}}$$

Min effective width of pile cap along plane of shear
mm

$$b_v = \min(b_{v1}, b_{v2}, 3 \times \phi) = \mathbf{1370}$$

Design shear stress

$$v = V / (b_v \times d) = \mathbf{1.04 \text{ N/mm}^2}$$

Allowable shear stress

$$v_{allowable} = \min((0.8 \text{ N}^{1/2}/\text{mm}) \times \sqrt{f_{cu}}, 5 \text{ N/mm}^2) = \mathbf{4.00 \text{ N/mm}^2}$$

Shear stress - OK

Cl. 3.4.5.2

Design concrete shear strength

From BS8110-1:1997 Table 3.8

$$v_{c_25} = 0.79 \times r^{1/3} \times \max(0.67, (400 \text{ mm}/d)^{1/4}) \times 1.0 \text{ N/mm}^2 / 1.25 = \mathbf{0.37 \text{ N/mm}^2}$$

Shear enhancement (Cl. 3.4.5.8 and fig. 3.5)

$$v_c = v_{c_25} \times (\min(f_{cu}, 40 \text{ N/mm}^2) / 25 \text{ N/mm}^2)^{1/3} = \mathbf{0.37 \text{ N/mm}^2}$$

mm

$$a_v = \min(2 \times d, \max((s / \sqrt{3}) - \phi / 2 + \phi / 5 - x / 2), 0.1 \text{ mm})) = \mathbf{609}$$

Enhanced shear stress

$$v_{c_enh} = \min(v_{allowable}, 2 \times d \times v_c / a_v) = \mathbf{1.14 \text{ N/mm}^2}$$

Concrete shear strength - OK, no links reqd.

Table 3.16

Note: If no links are provided, the bond strengths for **PLAIN** bars must be used in calculations for anchorage and lap lengths.

Cl. 3.12.8.3

Project				Job no.	
TURGUS				PAM 34	
Calcs for				Start page no./Revision	
Galvena su 3 poliais				3	
Calcs by	Calcs date	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date
	2023-12-07				

Local Shear At Concentrated Loads (CI 3.7.7)

Total length of inner perim. at edge of loaded area $u_0 = 2 \times (x + y) = 2000$ mm

Assumed average depth to tension steel $d_{av} = d - D_t = 913$ mm

Max shear effective across perimeter $V_p = F_{uls} = 4000.0$ kN

Stress around loaded area $v_{max} = V_p / (u_0 \times d_{av}) = 2.19$ N/mm²

Allowable shear stress $v_{allowable} = \min((0.8 \text{ N}^{1/2}/\text{mm}) \times \sqrt{f_{cu}}, 5 \text{ N}/\text{mm}^2) = 4.00$ N/mm²

Shear stress - OK

Cl. 3.4.5.2

Clear Distance Between Bars In Tension (CI 3.12.11.2.4)

Maximum / Minimum allowable clear distances between tension bars considering a strip of cap

Actual bar spacing

$$\text{spacing}_{\text{bars}} = \max(0 \text{ mm}, (b_{\text{ccs}} - n_{\text{surfaces}} \times (C_{\text{adopt}} + L_{\text{dia}}) - D_t) / (L_{\text{nt}} - 1) - D_t) = 119 \text{ mm}$$

Maximum allowable spacing of bars $\text{spacing}_{\text{max}} = \min((47000 \text{ N}/\text{mm}) / f_s, 300 \text{ mm}) = 176$ mm

Minimum required spacing of bars $\text{spacing}_{\text{min}} = h_{\text{agg}} + 5 \text{ mm} = 25$ mm

Bar spacing OK

Clear Distance Between Face Of Beam And Tension Bars (CI 3.12.11.2.5)

Distance to face of beam $\text{Dist}_{\text{edge}} = C_{\text{adopt}} + L_{\text{dia}} + D/2 = 63$ mm

Design service stress in reinforcement $f_s = 2 \times f_y \times A_{s_{\text{req}}} / (3 \times A_{s_{\text{prov}}} \times \beta_b) = 266.6$ N/mm²

Max allowable clear spacing $\text{Spacing}_{\text{max}} = \min((47000 \text{ N}/\text{mm}) / f_s, 300 \text{ mm}) = 176$ mm

Max distance to face of beam $\text{Dist}_{\text{max}} = \text{Spacing}_{\text{max}} / 2 = 88$ mm

Max distance to beam edge check - OK

Anchorage Of Tension Steel

Anchorage factor $\phi_{\text{factor}} = 44$

Type of lap length $\text{lap_type} = \text{"tens_lap"}$

Type of reinforcement $\text{reft_type} = \text{"def2_fy500"}$

Minimum radius $r_{\text{bar}} = 87$ mm

Minimum end projection $P_{\text{bar}} = 240$ mm

Minimum anchorage length or lap length req'd $L_{\text{table 3.27}} = \phi_{\text{factor}} \times D_t = 1100$ mm

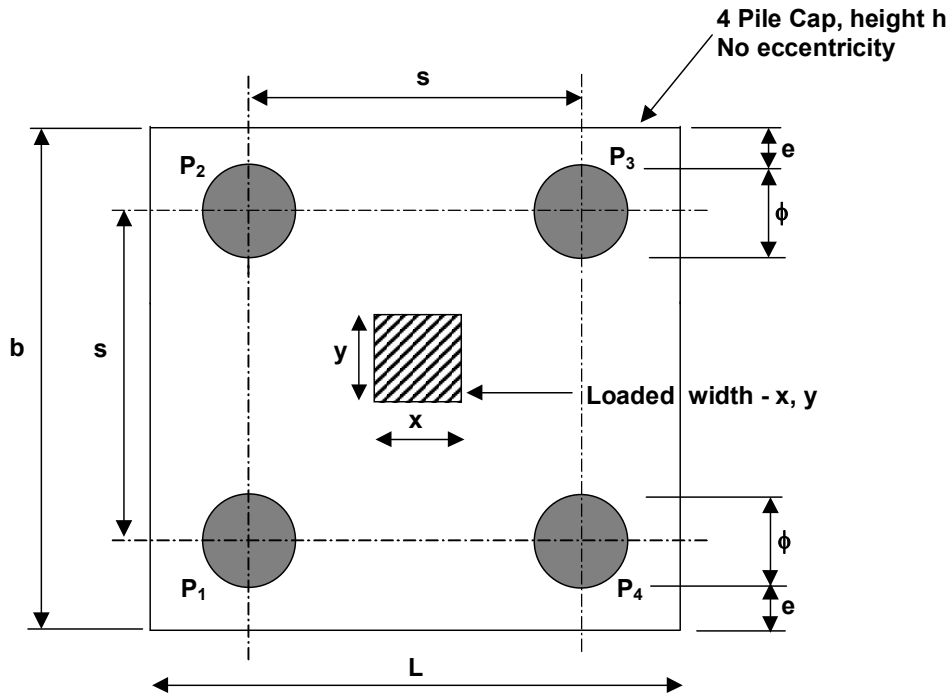
Check anchorage length to cl. 3.12.9.4 (b) $L_{\text{cl. 3.12.9.4}} = 12 \times D_t + d/2 = 769$ mm

Required minimum effective anchorage length $L_a = \max(L_{\text{table 3.27}}, L_{\text{cl. 3.12.9.4}}) = 1100$ mm

Project				Job no.	
TURGUS				PAM 35	
Calcs for				Start page no./Revision	
Galvena su 4 poliais				1	
Calcs by	Calcs date	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date
	2023-12-07				

RC PILE CAP DESIGN (BS8110:PART1:1997)

TEDDS calculation version 2.0.07



Pile Cap Design – Truss Method

Design Input - 4 Piles - No Eccentricity

Number of piles	$N = 4$
ULS axial load	$F_{uls} = 6000.0 \text{ kN}$
Characteristic axial load	$F_{char} = 4500.0 \text{ kN}$
The characteristic load per pile is	$F_{char_pile} = F_{char}/4 = 1125.0 \text{ kN}$
Pile diameter	$\phi = 600 \text{ mm}$
Pile spacing, both directions	$s = 1800 \text{ mm}$
Pile cap overhang	$e = 100 \text{ mm}$
Overall length of pile cap	$L = s + \phi + 2 \times e = 2600 \text{ mm}$
Overall width of pile cap	$b = s + \phi + 2 \times e = 2600 \text{ mm}$
Overall height of pile cap	$h = 1000 \text{ mm}$
Dimension x of loaded area	$x = 500 \text{ mm}$
Dimension y of loaded area	$y = 500 \text{ mm}$

Cover

Concrete grade	$f_{cu} = 30.0 \text{ N/mm}^2$
Nominal cover	$c_{nom} = 40 \text{ mm}$
Tension bar diameter	$D_t = 25 \text{ mm}$
Link bar diameter	$L_{dia} = 10 \text{ mm}$
Depth to tension steel	$d = h - c_{nom} - L_{dia} - D_t/2 = 938 \text{ mm}$

Pile Cap Forces

Compression within pile cap	$F_c = F_{uls}/(4 \times \sin(\theta)) = 2529.3 \text{ kN}$
Tension within pile cap	$F_t = F_c \times \cos(\theta) / (2 \times \cos(45)) = 1440.0 \text{ kN}$

Project				Job no.	
TURGUS				PAM 36	
Calcs for				Start page no./Revision	
Galvena su 4 poliais				2	
Calcs by	Calcs date	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date
	2023-12-07				

Compression In Pile Cap - Suggested Additional Check

Check compression diagonal as an unreinforced column, using a core equivalent to pile diameter

Compressive force in pile cap $P_c = 0.4 \times f_{cu} \times \pi \times \phi^2/4 = 3392.9 \text{ kN}$

PASS Compression

Cl. 3.8.4.3

Tension In One Truss Member

Characteristic strength of reinforcement $f_y = 500 \text{ N/mm}^2$

Partial safety factor for strength of steel $\gamma_{ms} = 1.15$

Required area of reinforcement $A_{s_req} = F_t / (1/\gamma_{ms} \times f_y) = 3312 \text{ mm}^2$

Provided area of reinforcement $A_{s_prov} = A_{st} = 3927 \text{ mm}^2$

Tension in truss member $P_t = (1/\gamma_{ms} \times f_y) \times A_{s_prov} = 1707.4 \text{ kN}$

PASS Tension

Cl. 3.11.4.2

Max / Min Areas of Reinforcement - Considering A Strip Of Cap

Minimum required area of steel $A_{st_min} = k_t \times A_c = 780 \text{ mm}^2$

Maximum allowable area of steel $A_{st_max} = 4\% \times A_c = 24000 \text{ mm}^2$

Area of tension steel provided OK

Cl. 3.12.6 & Table 3.25

Beam Shear

Check shear stress on the sections at distance $\phi / 5$ inside face of piles.

Cl. 3.11.4.3 & fig. 3.23

Applied shear stress across full length or width of the pile cap

Applied shear force $V = F_{uls} / 2 = 3000.0 \text{ kN}$

Effective width of pile cap in shear - cl 3.11.4.4(b)

$b_v = \text{if } (s \leq 3 \times \phi, s + \phi + 2 \times e, 3 \times \phi + 2 \times \min(1.5 \times \phi, \phi / 2 + e)) = 2600 \text{ mm}$

Shear stress $v = V / (b_v \times d) = 1.23 \text{ N/mm}^2$

Allowable shear stress $v_{allowable} = \min((0.8 \text{ N}^{1/2}/\text{mm}) \times \sqrt{f_{cu}}, 5 \text{ N/mm}^2) = 4.38 \text{ N/mm}^2$

Shear stress - OK

Cl. 3.4.5.2

Design concrete shear strength

From BS8110-1:1997 Table 3.8

$v_{c_25} = 0.79 \times r^{1/3} \times \max(0.67, (400 \text{ mm}/d)^{1/4}) \times 1.0 \text{ N/mm}^2 / 1.25 = 0.35 \text{ N/mm}^2$

Shear enhancement - Cl. 3.4.5.8 and fig. 3.5

$v_c = v_{c_25} \times (\min(f_{cu}, 40 \text{ N/mm}^2) / 25 \text{ N/mm}^2)^{1/3} = 0.37 \text{ N/mm}^2$

Case 1 - Plane Parallel to Y Dimension

$a_{v_1} = \min(2 \times d, \max((s/2 - \phi/2 + \phi/5 - x/2), 0.1 \text{ mm})) = 470 \text{ mm}$

Enhanced shear stress – Case 1

$v_{c_enh_1} = 2 \times d \times v_c / a_{v_1} = 1.48 \text{ N/mm}^2$

Concrete shear strength - OK, no links reqd. for Case 1

Case 2 - Plane Parallel to X Dimension

$a_{v_2} = \min(2 \times d, \max((s/2 - \phi/2 + \phi/5 - y/2), 0.1 \text{ mm})) = 470 \text{ mm}$

Enhanced shear stress – Case 2

$v_{c_enh_2} = 2 \times d \times v_c / a_{v_2} = 1.48 \text{ N/mm}^2$

Concrete shear strength - OK, no links reqd. for Case 2

Table 3.16

Note: If no links are provided, the bond strengths for **PLAIN** bars must be used in calculations for anchorage and lap lengths.

Cl. 3.12.8.3

Project				Job no.	
TURGUS				PAM 37	
Calcs for				Start page no./Revision	
Galvena su 4 poliais				3	
Calcs by	Calcs date	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date
	2023-12-07				

Local Shear At Concentrated Loads (CI 3.7.7)

Total length of inner perim. at edge of loaded area $u_0 = 2 \times (x + y) = 2000$ mm

Assumed average depth to tension steel $d_{av} = d - D_t = 913$ mm

Max shear effective across perimeter $V_p = F_{uls} = 6000.0$ kN

Stress around loaded area $v_{max} = V_p / (u_0 \times d_{av}) = 3.29$ N/mm²

Allowable shear stress $v_{allowable} = \min((0.8 \text{ N}^{1/2}/\text{mm}) \times \sqrt{f_{cu}}, 5 \text{ N}/\text{mm}^2) = 4.38$ N/mm²

Shear stress - OK

Cl. 3.4.5.2

Clear Distance Between Bars In Tension (CI 3.12.11.2.4)

Maximum / Minimum allowable clear distances between tension bars considering a strip of cap

Actual bar spacing

$$\text{spacing}_{\text{bars}} = \max(0 \text{ mm}, (b_{\text{occs}} - n_{\text{surfaces}} \times (c_{\text{adopt}} + L_{\text{dia}}) - D_t) / (L_{\text{nt}} - 1) - D_t) = 57 \text{ mm}$$

Maximum allowable spacing of bars $\text{spacing}_{\text{max}} = \min((47000 \text{ N}/\text{mm}) / f_s, 300 \text{ mm}) = 167$ mm

Minimum required spacing of bars $\text{spacing}_{\text{min}} = h_{\text{agg}} + 5 \text{ mm} = 25$ mm

Bar spacing OK

Clear Distance Between Face Of Beam And Tension Bars (CI 3.12.11.2.5)

Distance to face of beam $\text{Dist}_{\text{edge}} = c_{\text{adopt}} + L_{\text{dia}} + D_t / 2 = 63$ mm

Design service stress in reinforcement $f_s = 2 \times f_y \times A_{s_{\text{req}}} / (3 \times A_{s_{\text{prov}}} \times \beta_b) = 281.1$ N/mm²

Max allowable clear spacing $\text{Spacing}_{\text{max}} = \min((47000 \text{ N}/\text{mm}) / f_s, 300 \text{ mm}) = 167$ mm

Max distance to face of beam $\text{Dist}_{\text{max}} = \text{Spacing}_{\text{max}} / 2 = 84$ mm

Max distance to beam edge check - OK

Anchorage Of Tension Steel

Anchorage factor $\phi_{\text{factor}} = 40$

Type of lap length $\text{lap_type} = \text{"tens_lap"}$

Type of reinforcement $\text{reft_type} = \text{"def2_fy500"}$

Minimum radius $r_{\text{bar}} = 87$ mm

Minimum end projection $P_{\text{bar}} = 240$ mm

Minimum anchorage length or lap length req'd $L_{\text{table 3.27}} = \phi_{\text{factor}} \times D_t = 1000$ mm

Check anchorage length to cl. 3.12.9.4 (b) $L_{\text{cl. 3.12.9.4}} = 12 \times D_t + d/2 = 769$ mm

Required minimum effective anchorage length $L_a = \max(L_{\text{table 3.27}}, L_{\text{cl. 3.12.9.4}}) = 1000$ mm

Deflection Check (CI 3.4.6)

Redistribution ratio $\beta_b = 1.0$

Design service stress in tension reinforcement $f_s = 2 \times f_y \times A_{s_{\text{req}}} / (3 \times A_{s_{\text{prov}}} \times \beta_b) = 281.1$ N/mm²

Modification for tension reinforcement

$$\text{factor}_{\text{tens}} = \min(2, 0.55 + (477 \text{ N}/\text{mm}^2 - f_s) / (120 \times (0.9 \text{ N}/\text{mm}^2 + F_t / (b \times d)))) = 1.645$$

Modified span to depth ratio $\text{modf}_{\text{span_depth}} = \text{factor}_{\text{tens}} \times \text{basic}_{\text{span_depth}} = 32.9$

Span of pile cap for deflection check $L_s = 1200$ mm

Actual span to depth ratio $\text{actual}_{\text{span_depth}} = L_s / d = 1.28$

PASS - Deflection

Sheeting structure verification

Input data

Project : Viesasis paviljonas
Part : Atramine siena_d300_IPE200 kas 500
Description : Gr.2
Date : 2024-12-05

Settings

(input for current task)

Materials and standards

Concrete structures : EN 1992-1-1 (EC2)
Coefficients EN 1992-1-1 : user-defined
Article 3.1.6 : $\alpha_{cc} = 0,90$
Circle pile shear : simplified method
Steel structures : EN 1993-1-1 (EC3)
Partial factor on bearing capacity of steel cross section : $\gamma_{M0} = 1,00$
Timber structures : EN 1995-1-1 (EC5)
Partial factor for timber property : $\gamma_M = 1,30$
Modif. factor of load duration and moisture content : $k_{mod} = 0,50$
Coeff. of effective width for shear stress : $k_{cr} = 0,67$

Pressure analysis

Verification methodology : according to EN 1997
Active earth pressure calculation : Coulomb
Passive earth pressure calculation : Caquot-Kerisel
Analysis method : dependent pressures
Earthquake analysis : Mononobe-Okabe
Modulus of subsoil reaction : standard
Consider reduction of the modulus of subsoil reaction for a braced sheeting
Design approach : 1 - reduction of actions and soil parameters

Partial factors on actions (A)					
Permanent design situation					
		Combination 1		Combination 2	
		Unfavourable	Favourable	Unfavourable	Favourable
Permanent actions :	$\gamma_G =$	1,35 [-]	1,00 [-]	1,00 [-]	1,00 [-]
Variable actions :	$\gamma_Q =$	1,30 [-]	0,00 [-]	1,30 [-]	0,00 [-]
Water load :	$\gamma_w =$	1,35 [-]		1,00 [-]	

Partial factors for soil parameters (M)			
Permanent design situation			
		Combination 1	Combination 2
Partial factor on internal friction :	$\gamma_\phi =$	1,00 [-]	1,25 [-]
Partial factor on effective cohesion :	$\gamma_c =$	1,00 [-]	1,25 [-]
Partial factor on undrained shear strength :	$\gamma_{cu} =$	1,00 [-]	1,40 [-]
Partial factor on Poisson's ratio :	$\gamma_v =$	1,00 [-]	1,00 [-]

Partial factors for variable actions		
Permanent design situation		
Factor for combination value :	$\psi_0 =$	0,70 [-]
Factor for frequent value :	$\psi_1 =$	0,50 [-]

Partial factors for variable actions

Permanent design situation

Factor for quasi-permanent value :	$\psi_2 =$	0,30 [-]
------------------------------------	------------	----------

Anchors

Verification methodology : Limit states (LSD)

Reduction coefficients

Reduction. coeff of steel strength :	$\gamma_s =$	1,35 [-]
Reduction coefficient of pull out resistance (soil) :	$\gamma_e =$	1,35 [-]
Reduction coefficient of pull out resistance (grouting) :	$\gamma_c =$	1,35 [-]

Geometry of structure

Structure length = 9,00 m

Cross-section name : Pile curtain d = 0,30 m, a = 0,50 m, IPE 200

Material of pile : concrete

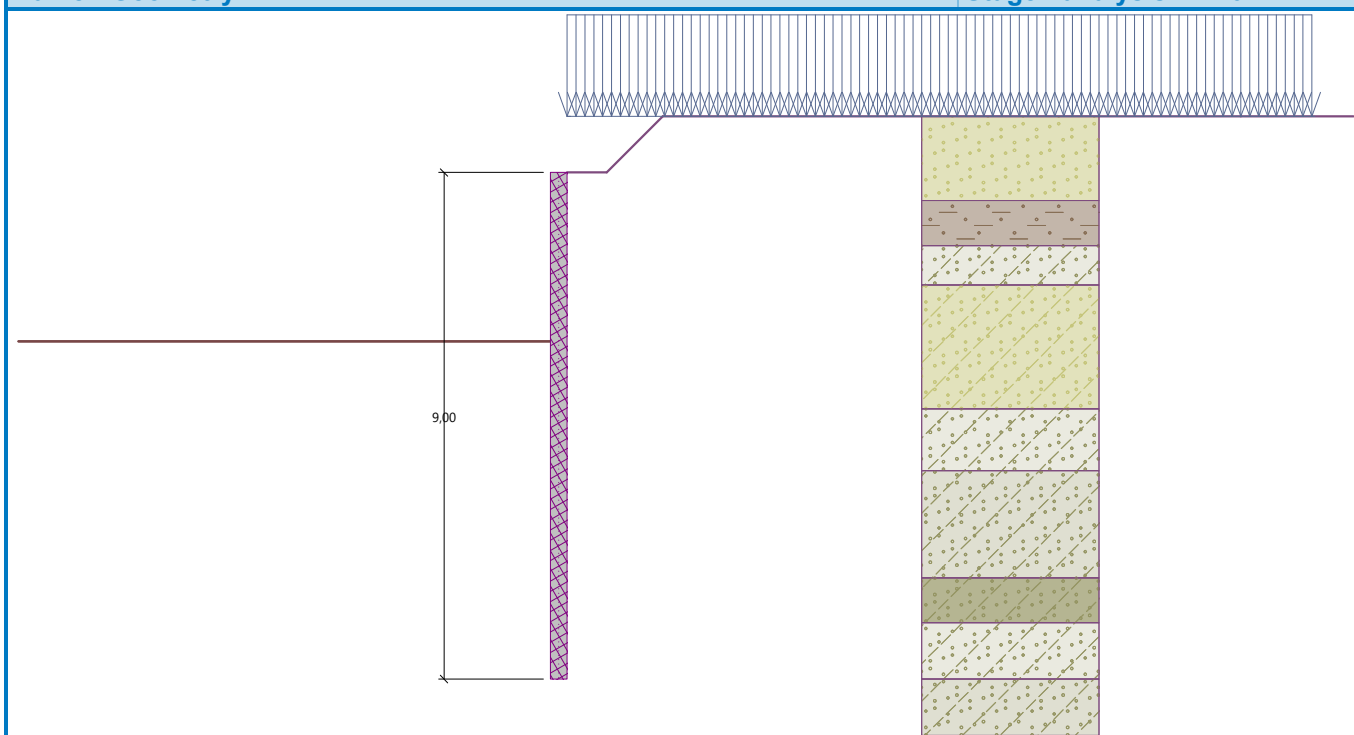
Correction factor for concrete $K_c = 0,50$

Computed coefficient of pressure reduction below the ditch = 1,00

Area of cross-section $A = 1,74E-01 \text{ m}^2/\text{m}$ Moment of inertia $I = 6,41E-04 \text{ m}^4/\text{m}$

Name : Geometry

Stage - analysis : 1 - 0



Material of structure

Analysis of concrete structures carried out according to the standard EN 1992-1-1 (EC2).

Concrete: C 25/30

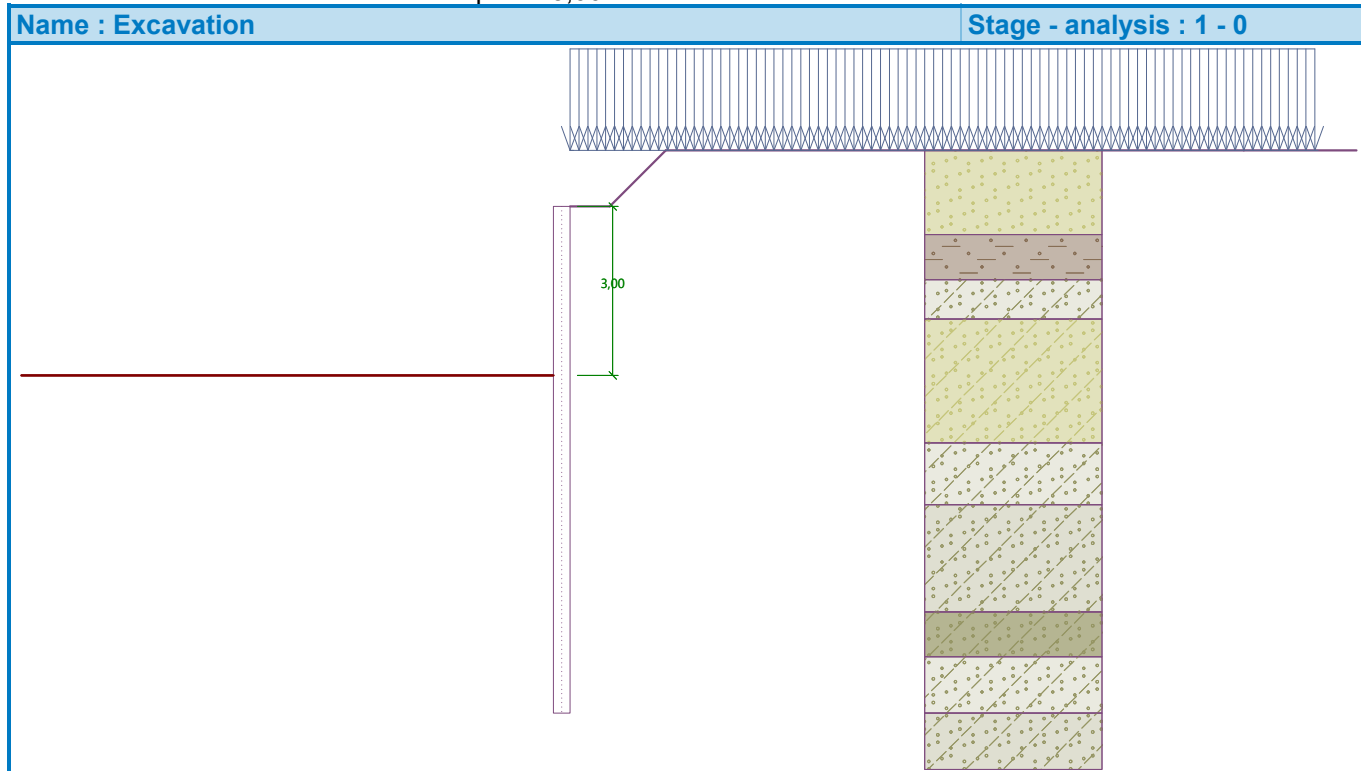
Cylinder compressive strength $f_{ck} = 25,00 \text{ MPa}$ Tensile strength $f_{ctm} = 2,60 \text{ MPa}$ Elasticity modulus $E_{cm} = 31000,00 \text{ MPa}$ Shear modulus $G = 12917,00 \text{ MPa}$

Structural steel: S 355

Yield strength $f_y = 355,00 \text{ MPa}$
Elasticity modulus $E = 210000,00 \text{ MPa}$
Shear modulus $G = 81000,00 \text{ MPa}$

Excavation

Soil in front of wall is excavated to a depth of 3,00 m.

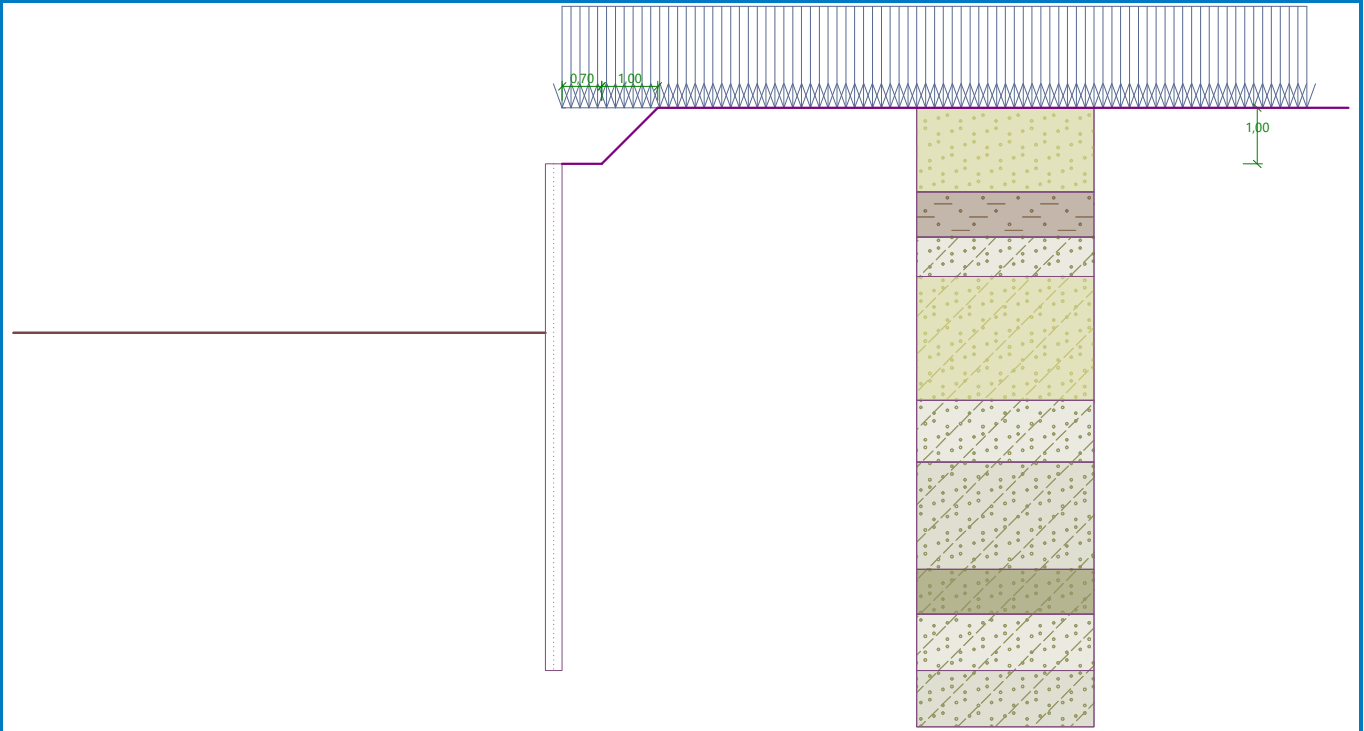


Terrain profile

No.	Coordinates x [m]	Depth z [m]
1	0,00	0,00
2	0,70	0,00
3	1,70	-1,00
4	2,70	-1,00

Origin [0,0] is located in upper right edge of construction.
Positive coordinate +z has downward direction.

Name : Terrain Stage - analysis : 1 - 0



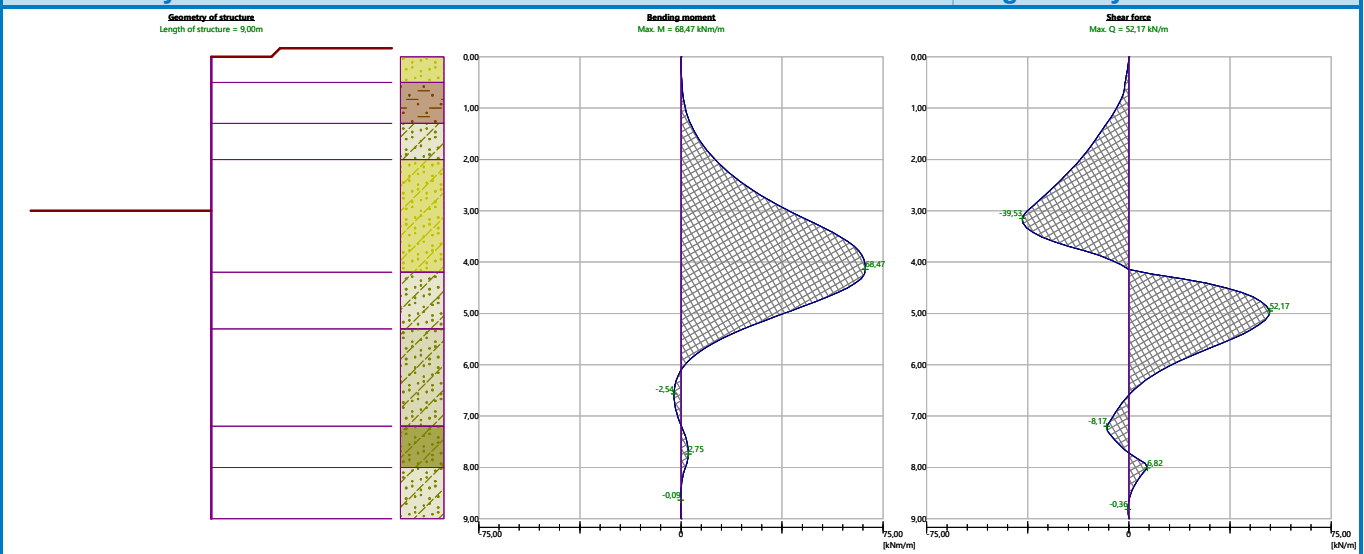
Input surface surcharges

No.	Surcharge new	Surcharge change	Action	Mag.1 [kN/m²]	Mag.2 [kN/m²]	Ord.x x [m]	Length l [m]	Depth z [m]
1	Yes		variable	10,00				on terrain

No.	Name
1	LL

Analysis results

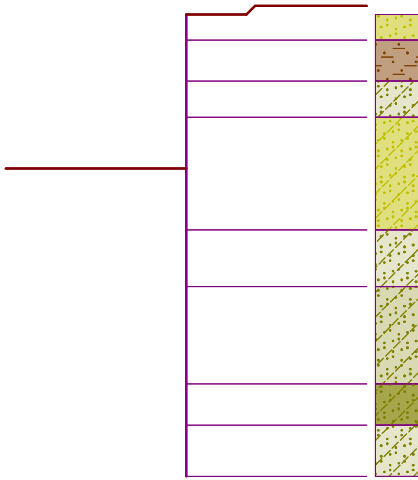
Name : Analysis Stage - analysis : 1 - -1



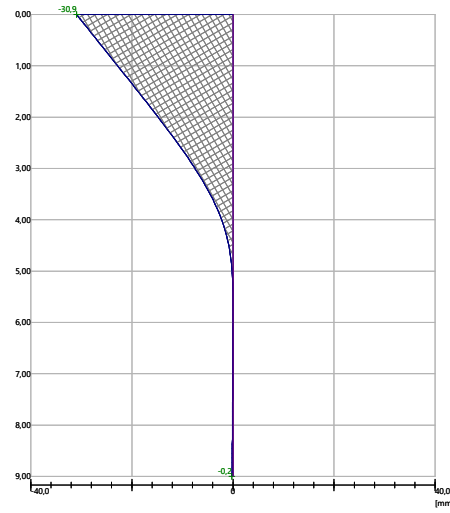
Name : Analysis

Stage - analysis : 1 - -1

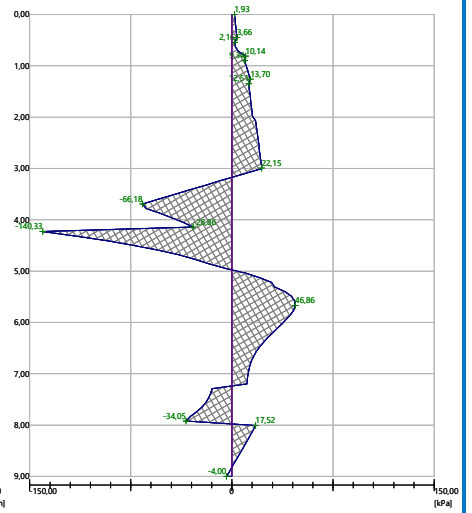
Geometry of structure
Length of structure = 9.00m



Displacement of structure
Max. disp. = 30.9 mm



Pressure acting on structure
Max. pressure = 140.33 kPa



Sheeting structure verification

Input data

Project : Viesasis paviljonas
Part : Atramine siena_d400_IPE270 kas 600
Description : Gr.6
Date : 2024-12-05

Settings

(input for current task)

Materials and standards

Concrete structures : EN 1992-1-1 (EC2)
Coefficients EN 1992-1-1 : user-defined
Article 3.1.6 : $\alpha_{cc} = 0,90$
Circle pile shear : simplified method
Steel structures : EN 1993-1-1 (EC3)
Partial factor on bearing capacity of steel cross section : $\gamma_{M0} = 1,00$
Timber structures : EN 1995-1-1 (EC5)
Partial factor for timber property : $\gamma_M = 1,30$
Modif. factor of load duration and moisture content : $k_{mod} = 0,50$
Coeff. of effective width for shear stress : $k_{cr} = 0,67$

Pressure analysis

Verification methodology : according to EN 1997
Active earth pressure calculation : Coulomb
Passive earth pressure calculation : Caquot-Kerisel
Analysis method : dependent pressures
Earthquake analysis : Mononobe-Okabe
Modulus of subsoil reaction : standard
Consider reduction of the modulus of subsoil reaction for a braced sheeting
Design approach : 1 - reduction of actions and soil parameters

Partial factors on actions (A)					
Permanent design situation					
		Combination 1		Combination 2	
		Unfavourable	Favourable	Unfavourable	Favourable
Permanent actions :	$\gamma_G =$	1,35 [-]	1,00 [-]	1,00 [-]	1,00 [-]
Variable actions :	$\gamma_Q =$	1,30 [-]	0,00 [-]	1,30 [-]	0,00 [-]
Water load :	$\gamma_w =$	1,35 [-]		1,00 [-]	

Partial factors for soil parameters (M)					
Permanent design situation					
		Combination 1		Combination 2	
Partial factor on internal friction :	$\gamma_\phi =$	1,00 [-]		1,25 [-]	
Partial factor on effective cohesion :	$\gamma_c =$	1,00 [-]		1,25 [-]	
Partial factor on undrained shear strength :	$\gamma_{cu} =$	1,00 [-]		1,40 [-]	
Partial factor on Poisson's ratio :	$\gamma_v =$	1,00 [-]		1,00 [-]	

Partial factors for variable actions			
Permanent design situation			
Factor for combination value :	$\psi_0 =$	0,70	[-]
Factor for frequent value :	$\psi_1 =$	0,50	[-]

Partial factors for variable actions

Permanent design situation

Factor for quasi-permanent value : $\psi_2 =$ 0,30 [-]

Anchors

Verification methodology : Limit states (LSD)

Reduction coefficients

Reduction. coeff of steel strength :	$\gamma_s =$	1,35 [-]
Reduction coefficient of pull out resistance (soil) :	$\gamma_e =$	1,35 [-]
Reduction coefficient of pull out resistance (grouting) :	$\gamma_c =$	1,35 [-]

Geometry of structure

Structure length = 9,00 m

Cross-section name : Pile curtain d = 0,40 m, a = 0,60 m, IPE 270

Material of pile : concrete

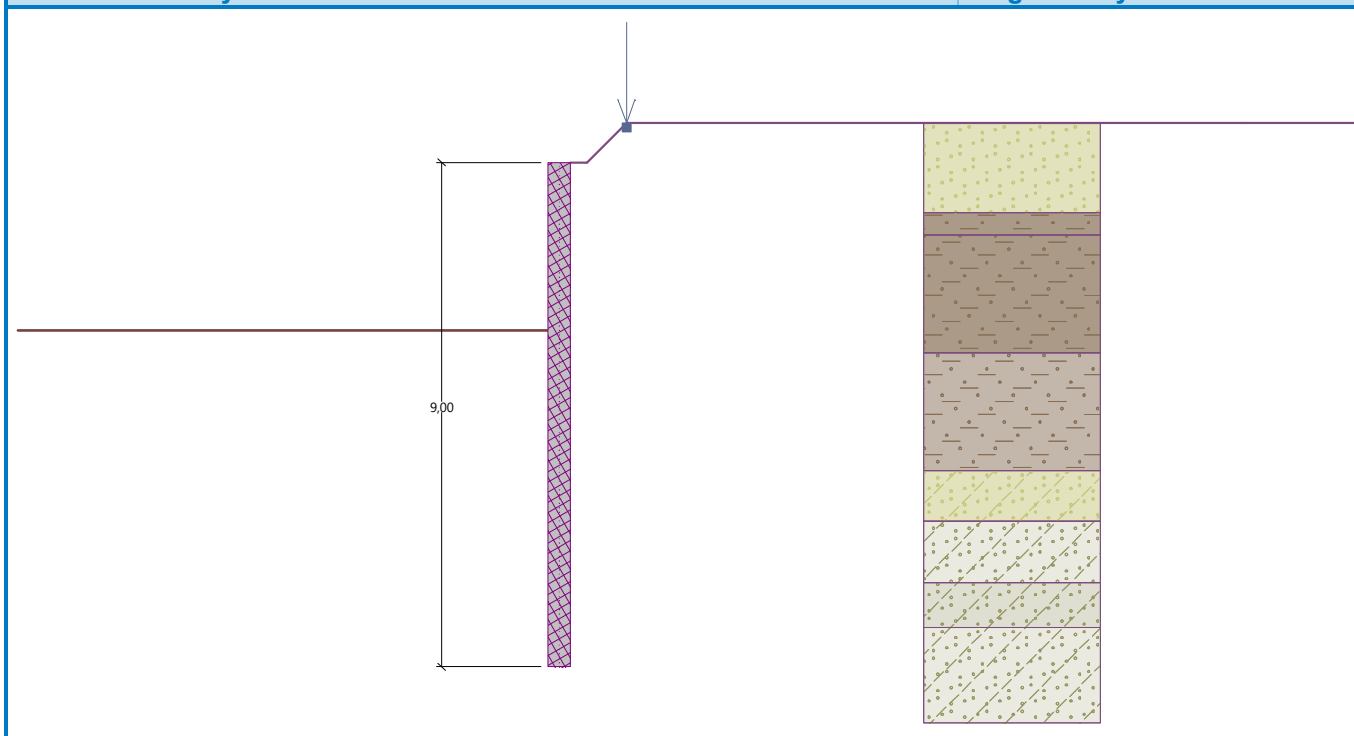
Correction factor for concrete $K_c = 0,50$

Computed coefficient of pressure reduction below the ditch = 1,00

Area of cross-section $A = 2,54E-01 \text{ m}^2/\text{m}$ Moment of inertia $I = 1,65E-03 \text{ m}^4/\text{m}$

Name : Geometry

Stage - analysis : 1 - 0



Material of structure

Analysis of concrete structures carried out according to the standard EN 1992-1-1 (EC2).

Concrete: C 25/30

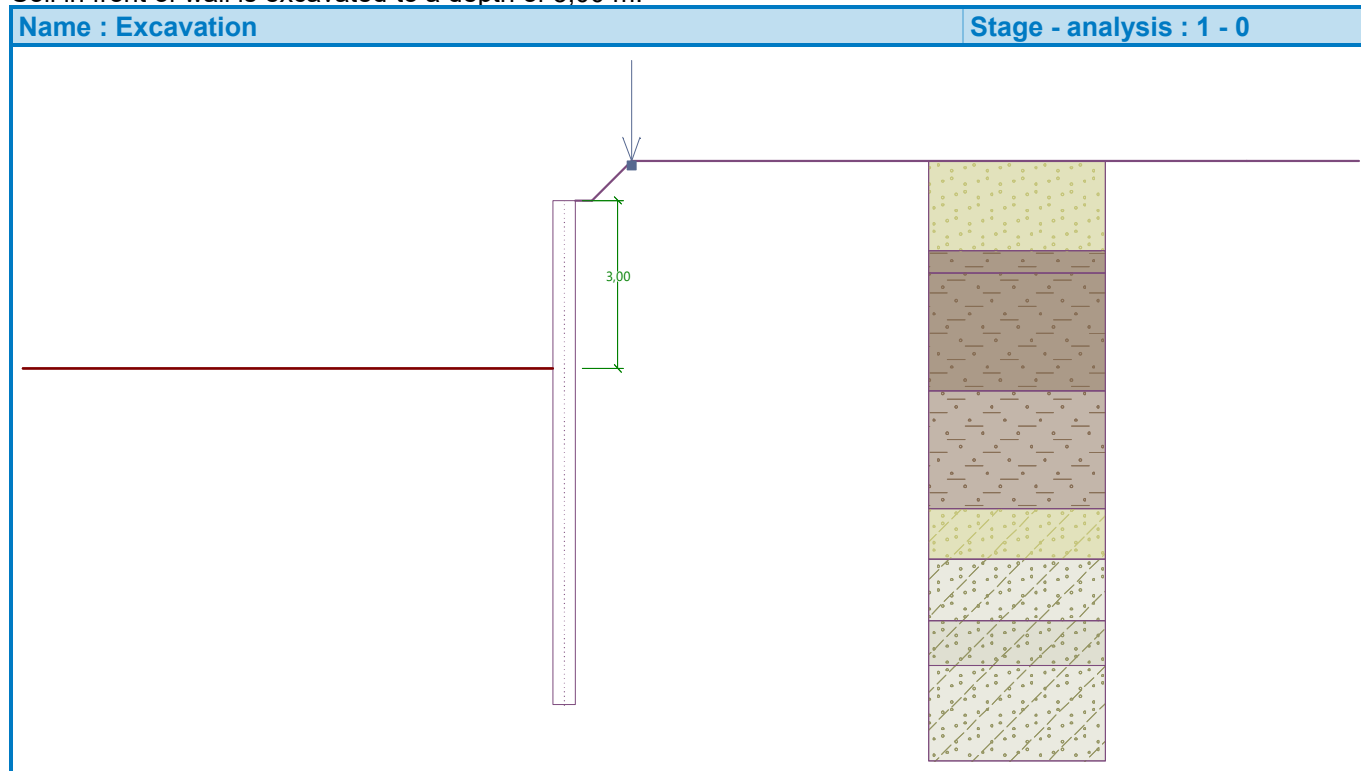
Cylinder compressive strength	$f_{ck} =$	25,00 MPa
Tensile strength	$f_{ctm} =$	2,60 MPa
Elasticity modulus	$E_{cm} =$	31000,00 MPa
Shear modulus	$G =$	12917,00 MPa

Structural steel: S 355

Yield strength $f_y = 355,00$ MPa
 Elasticity modulus $E = 210000,00$ MPa
 Shear modulus $G = 81000,00$ MPa

Excavation

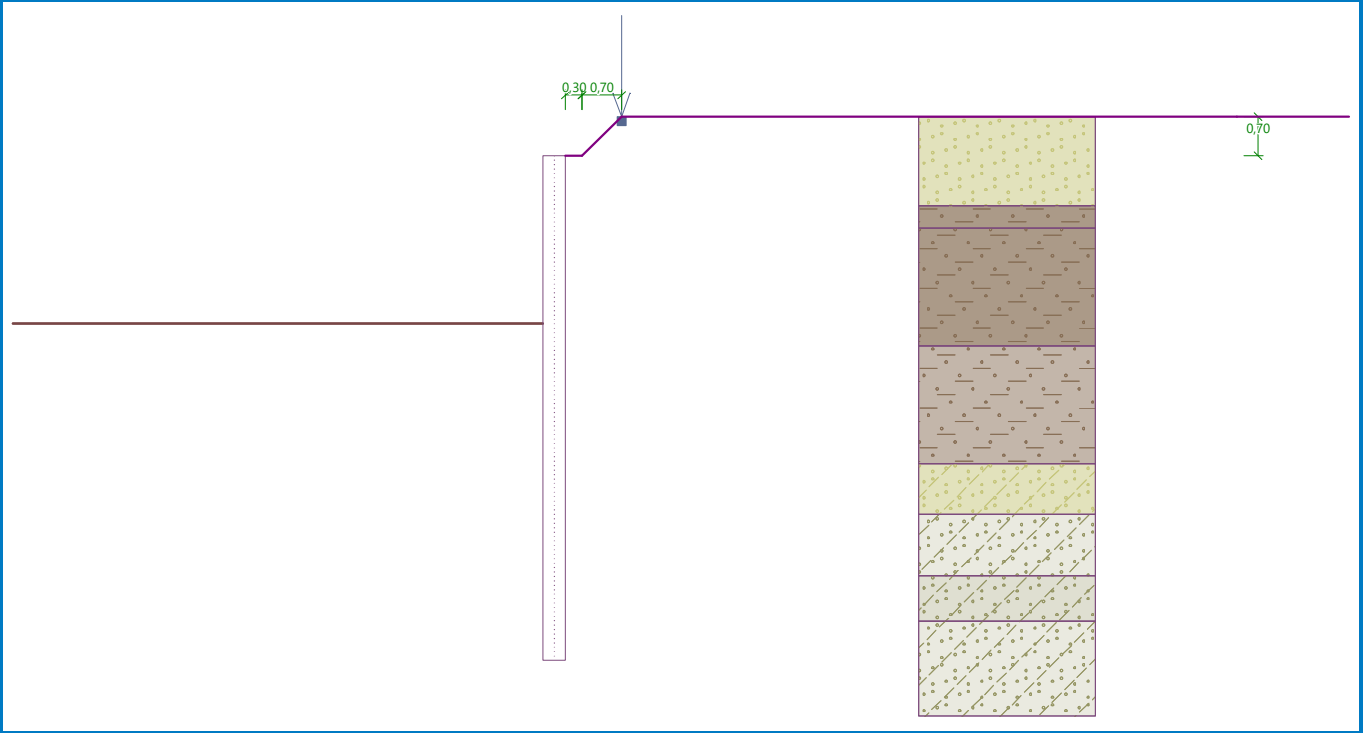
Soil in front of wall is excavated to a depth of 3,00 m.

**Terrain profile**

No.	Coordinates x [m]	Depth z [m]
1	0,00	0,00
2	0,30	0,00
3	1,00	-0,70
4	2,00	-0,70

Origin [0,0] is located in upper right edge of construction.
 Positive coordinate +z has downward direction.

Name : Terrain Stage - analysis : 1 - 0

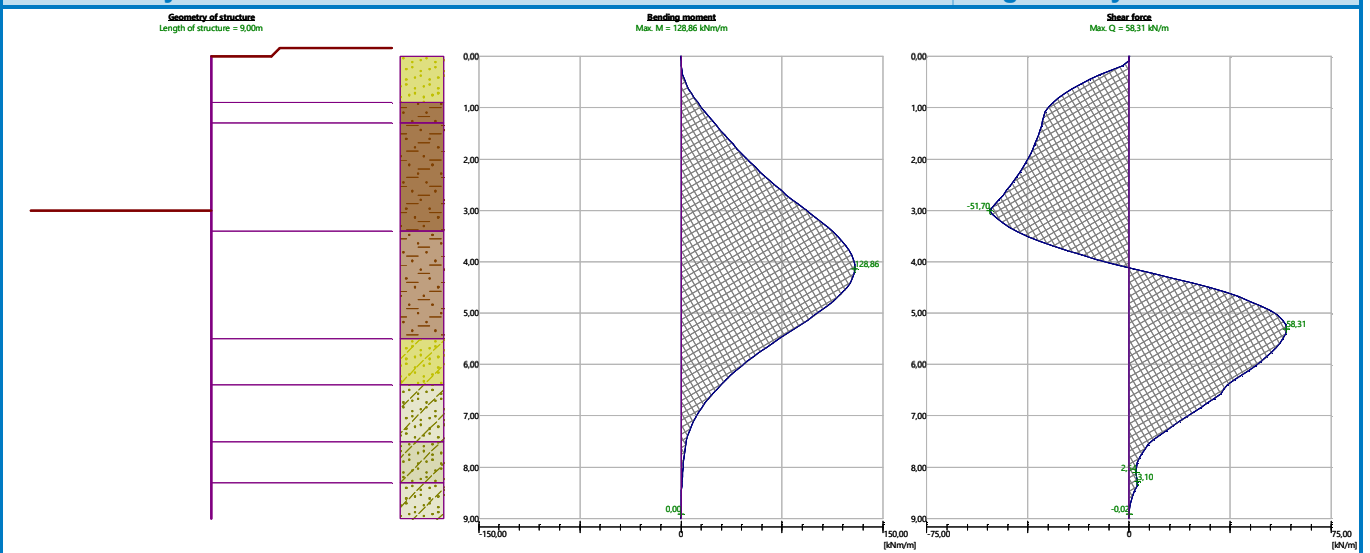


Input line surcharges

No.	Surcharge new	Surcharge change	Action	Mag.1 [kN/m]	Ord.x x [m]	Depth z [m]
1	Yes		variable	80,00	1,00	on terrain

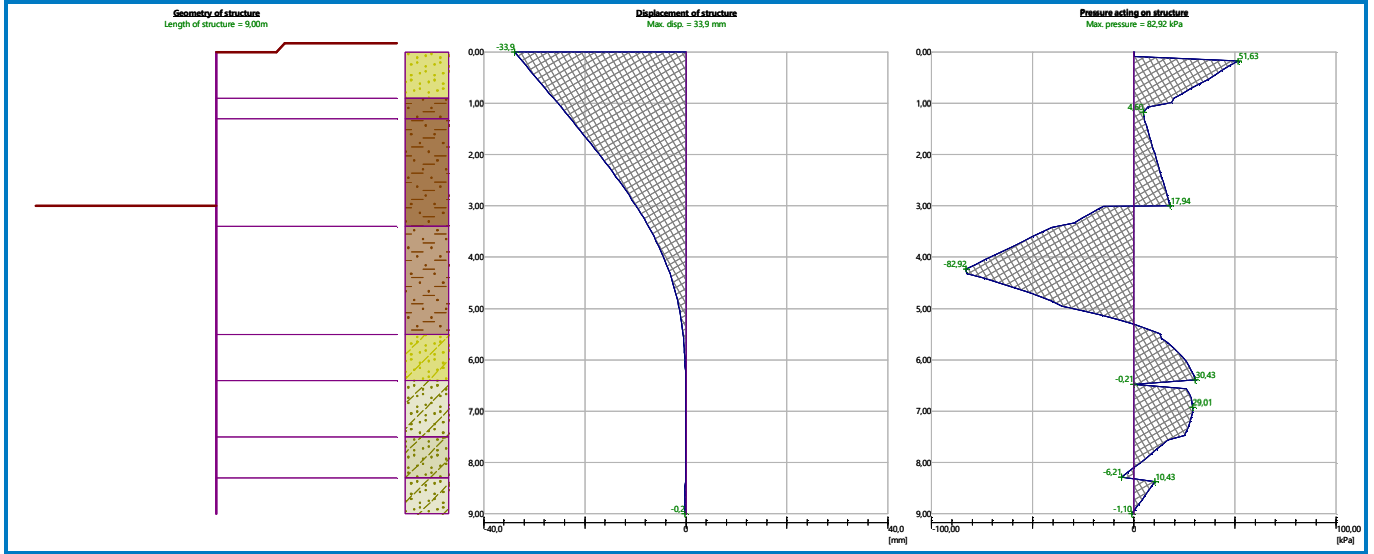
Analysis results

Name : Analysis Stage - analysis : 1 - -1



Name : Analysis

Stage - analysis : 1 - -1



Project Viesasis paviljonas				Job no. PAM 48	
Calcs for Pamatine sija_400x450				Start page no./Revision 1	
Calcs by A.V.	Calcs date 2024-12-04	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date

RC BEAM DESIGN (EN1992-1)

In accordance with UK national annex

TEDDS calculation version 2.1.15

Rectangular section details

Section width $b = 400$ mm
Section depth $h = 450$ mm

Concrete details (Table 3.1 - Strength and deformation characteristics for concrete)

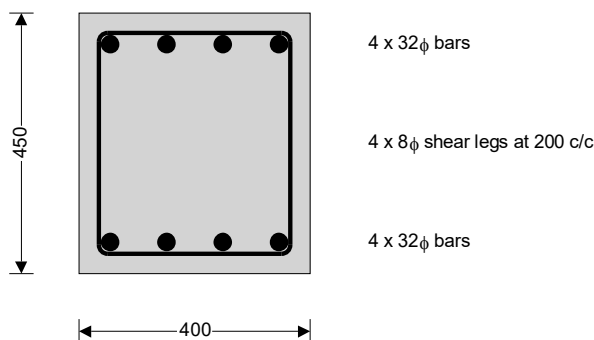
Concrete strength class **C30/37**
Characteristic compressive cylinder strength $f_{ck} = 30$ N/mm²
Characteristic compressive cube strength $f_{ck,cube} = 37$ N/mm²
Mean value of compressive cylinder strength $f_{cm} = f_{ck} + 8$ N/mm² = **38** N/mm²
Mean value of axial tensile strength $f_{ctm} = 0.3$ N/mm² $\times (f_{ck} / 1$ N/mm²)^{2/3} = **2.9** N/mm²
Secant modulus of elasticity of concrete $E_{cm} = 22$ kN/mm² $\times [f_{cm} / 10$ N/mm²]^{0.3} = **32837** N/mm²
Partial factor for concrete (Table 2.1N) $\gamma_C = 1.50$
Compressive strength coefficient (cl.3.1.6(1)) $\alpha_{cc} = 0.85$
Design compressive concrete strength (exp.3.15) $f_{cd} = \alpha_{cc} \times f_{ck} / \gamma_C = 17.0$ N/mm²
Maximum aggregate size $h_{agg} = 20$ mm

Reinforcement details

Characteristic yield strength of reinforcement $f_{yk} = 500$ N/mm²
Partial factor for reinforcing steel (Table 2.1N) $\gamma_S = 1.15$
Design yield strength of reinforcement $f_{yd} = f_{yk} / \gamma_S = 435$ N/mm²

Nominal cover to reinforcement

Nominal cover to top reinforcement $c_{nom_t} = 30$ mm
Nominal cover to bottom reinforcement $c_{nom_b} = 30$ mm
Nominal cover to side reinforcement $c_{nom_s} = 30$ mm



Rectangular section in flexure (Section 6.1) - Negative span moment

Design bending moment $M = 400$ kNm
Depth to tension reinforcement $d = h - c_{nom_t} - \phi_v - \phi_{top} / 2 = 396$ mm
Percentage redistribution $m_r = 0$ %
Redistribution ratio $\delta = \min(1 - m_r, 1) = 1.000$
 $K = M / (b \times d^2 \times f_{ck}) = 0.213$
 $K' = 0.598 \times \delta - 0.181 \times \delta^2 - 0.21 = 0.207$

$K > K'$ - Compression reinforcement is required

Project Viesasis paviljonas				Job no. PAM 49	
Calcs for Pamatinė sija_400x450				Start page no./Revision 2	
Calcs by A.V.	Calcs date 2024-12-04	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date

Lever arm	$z = (d / 2) \times [1 + (1 - 3.53 \times K')^{0.5}] = 301 \text{ mm}$
Depth of neutral axis	$x = 2.5 \times (d - z) = 238 \text{ mm}$
Depth of compression reinforcement	$d_2 = c_{nom_b} + \phi_v + \phi_{bot} / 2 = 54 \text{ mm}$
	$f_{sc} = \min(700 \text{ N/mm}^2 \times [(x - d_2) / x], f_{yd}) = 435 \text{ N/mm}^2$
Area of compression reinforcement required	$A_{s2,req} = (K - K') \times f_{ck} \times b \times d^2 / (f_{sc} \times (d - d_2)) = 70 \text{ mm}^2$
Compression reinforcement provided	4 × 32φ bars
Area of compression reinforcement provided	$A_{s2,prov} = 3217 \text{ mm}^2$
Maximum area of reinforcement (cl.9.2.1.1(3))	$A_{s,max} = 0.04 \times b \times h = 7200 \text{ mm}^2$
PASS - Area of reinforcement provided is greater than area of reinforcement required	
Area of tension reinforcement required	$A_{s,req} = K' \times f_{ck} \times b \times d^2 / (f_{yd} \times z) + A_{s2,req} \times f_{sc} / f_{yd} = 3049 \text{ mm}^2$
Tension reinforcement provided	4 × 32φ bars
Area of tension reinforcement provided	$A_{s,prov} = 3217 \text{ mm}^2$
Minimum area of reinforcement (exp.9.1N)	$A_{s,min} = \max(0.26 \times f_{ctm} / f_{yk}, 0.0013) \times b \times d = 239 \text{ mm}^2$
PASS - Area of reinforcement provided is greater than area of reinforcement required	
Rectangular section in shear (Section 6.2)	
Design shear force at span s1	$V_{Ed,max} = \text{abs}(\max(V_{s1_max}, V_{s1_red})) = 250 \text{ kN}$
Angle of comp. shear strut for maximum shear	$\theta_{max} = 45 \text{ deg}$
Maximum design shear force (exp.6.9)	$V_{Rd,max} = b \times z \times v_1 \times f_{cd} / (\cot(\theta_{max}) + \tan(\theta_{max})) = 540 \text{ kN}$
PASS - Design shear force at support is less than maximum design shear force	
Design shear force	$V_{Ed} = 250 \text{ kN}$
Design shear stress	$V_{Ed} = V_{Ed} / (b \times z) = 2.078 \text{ N/mm}^2$
Strength reduction factor (cl.6.2.3(3))	$v_1 = 0.6 \times [1 - f_{ck} / 250 \text{ N/mm}^2] = 0.528$
Compression chord coefficient (cl.6.2.3(3))	$\alpha_{cw} = 1.00$
Angle of concrete compression strut (cl.6.2.3)	$\theta = \min(\max(0.5 \times \text{Asin}[\min(2 \times V_{Ed} / (\alpha_{cw} \times f_{cd} \times v_1)], 1]), 21.8 \text{ deg}), 45 \text{ deg}) = 21.8 \text{ deg}$
Area of shear reinforcement required (exp.6.13)	$A_{sv,req} = V_{Ed} \times b / (f_{yd} \times \cot(\theta)) = 765 \text{ mm}^2/\text{m}$
Shear reinforcement provided	4 × 8φ legs at 200 c/c
Area of shear reinforcement provided	$A_{sv,prov} = 1005 \text{ mm}^2/\text{m}$
Minimum area of shear reinforcement (exp.9.5N)	$A_{sv,min} = 0.08 \text{ N/mm}^2 \times b \times (f_{ck} / 1 \text{ N/mm}^2)^{0.5} / f_{yk} = 351 \text{ mm}^2/\text{m}$
PASS - Area of shear reinforcement provided exceeds minimum required	
Maximum longitudinal spacing (exp.9.6N)	$s_{vl,max} = 0.75 \times d = 297 \text{ mm}$
PASS - Longitudinal spacing of shear reinforcement provided is less than maximum	
Minimum bar spacing	
Minimum bottom bar spacing	$s_{bot,min} = (b - 2 \times c_{nom_s} - 2 \times \phi_v - \phi_{bot}) / (N_{bot} - 1) = 97 \text{ mm}$
Minimum allowable bottom bar spacing	$s_{bar_bot,min} = \max(\phi_{bot}, h_{agg} + 5 \text{ mm}, 20 \text{ mm}) + \phi_{bot} = 64 \text{ mm}$
Minimum top bar spacing	$s_{top,min} = (b - 2 \times c_{nom_s} - 2 \times \phi_v - \phi_{top}) / (N_{top} - 1) = 97 \text{ mm}$
Minimum allowable top bar spacing	$s_{bar_top,min} = \max(\phi_{top}, h_{agg} + 5 \text{ mm}, 20 \text{ mm}) + \phi_{top} = 64 \text{ mm}$
PASS - Actual bar spacing exceeds minimum allowable	

Project Viesasis paviljonas				Job no. PAM 50	
Calcs for Pamatine sija_400x500				Start page no./Revision 1	
Calcs by A.V.	Calcs date 2024-12-04	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date

RC BEAM DESIGN (EN1992-1)

In accordance with UK national annex

TEDDS calculation version 2.1.15

Rectangular section details

Section width $b = 400$ mm
Section depth $h = 500$ mm

Concrete details (Table 3.1 - Strength and deformation characteristics for concrete)

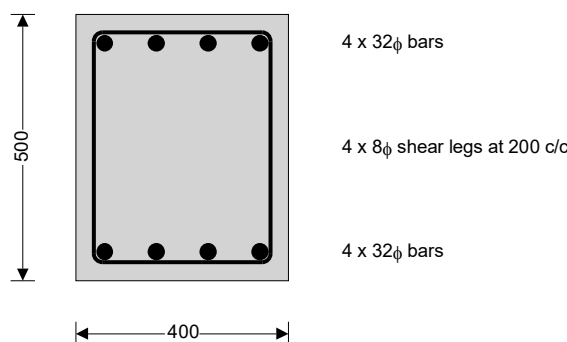
Concrete strength class **C30/37**
Characteristic compressive cylinder strength $f_{ck} = 30$ N/mm²
Characteristic compressive cube strength $f_{ck,cube} = 37$ N/mm²
Mean value of compressive cylinder strength $f_{cm} = f_{ck} + 8$ N/mm² = **38** N/mm²
Mean value of axial tensile strength $f_{ctm} = 0.3$ N/mm² $\times (f_{ck} / 1$ N/mm²)^{2/3} = **2.9** N/mm²
Secant modulus of elasticity of concrete $E_{cm} = 22$ kN/mm² $\times [f_{cm} / 10$ N/mm²]^{0.3} = **32837** N/mm²
Partial factor for concrete (Table 2.1N) $\gamma_C = 1.50$
Compressive strength coefficient (cl.3.1.6(1)) $\alpha_{cc} = 0.85$
Design compressive concrete strength (exp.3.15) $f_{cd} = \alpha_{cc} \times f_{ck} / \gamma_C = 17.0$ N/mm²
Maximum aggregate size $h_{agg} = 20$ mm

Reinforcement details

Characteristic yield strength of reinforcement $f_{yk} = 500$ N/mm²
Partial factor for reinforcing steel (Table 2.1N) $\gamma_S = 1.15$
Design yield strength of reinforcement $f_{yd} = f_{yk} / \gamma_S = 435$ N/mm²

Nominal cover to reinforcement

Nominal cover to top reinforcement $c_{nom_t} = 30$ mm
Nominal cover to bottom reinforcement $c_{nom_b} = 30$ mm
Nominal cover to side reinforcement $c_{nom_s} = 30$ mm



Rectangular section in flexure (Section 6.1) - Negative span moment

Design bending moment $M = 400$ kNm
Depth to tension reinforcement $d = h - c_{nom_t} - \phi_v - \phi_{top} / 2 = 446$ mm
Percentage redistribution $m_r = 0$ %
Redistribution ratio $\delta = \min(1 - m_r, 1) = 1.000$
 $K = M / (b \times d^2 \times f_{ck}) = 0.168$
 $K' = 0.598 \times \delta - 0.181 \times \delta^2 - 0.21 = 0.207$

$K' > K$ - No compression reinforcement is required

Project				Job no.	
Viesasis paviljonas				PAM 51	
Calcs for				Start page no./Revision	
Pamatine sija_400x500				2	
Calcs by	Calcs date	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date
A.V.	2024-12-04				

Lever arm $z = \min((d / 2) \times [1 + (1 - 3.53 \times K)^{0.5}], 0.95 \times d) = 366 \text{ mm}$

Depth of neutral axis $x = 2.5 \times (d - z) = 201 \text{ mm}$

Area of tension reinforcement required $A_{s,req} = M / (f_{yd} \times z) = 2517 \text{ mm}^2$

Tension reinforcement provided $4 \times 32\phi \text{ bars}$

Area of tension reinforcement provided $A_{s,prov} = 3217 \text{ mm}^2$

Minimum area of reinforcement (exp.9.1N) $A_{s,min} = \max(0.26 \times f_{ctm} / f_{yk}, 0.0013) \times b \times d = 269 \text{ mm}^2$

Maximum area of reinforcement (cl.9.2.1.1(3)) $A_{s,max} = 0.04 \times b \times h = 8000 \text{ mm}^2$

PASS - Area of reinforcement provided is greater than area of reinforcement required

Rectangular section in shear (Section 6.2)

Design shear force at span s1 $V_{Ed,max} = \text{abs}(\max(V_{s1,max}, V_{s1,red})) = 250 \text{ kN}$

Angle of comp. shear strut for maximum shear $\theta_{max} = 45 \text{ deg}$

Maximum design shear force (exp.6.9) $V_{Rd,max} = b \times z \times v_1 \times f_{cd} / (\cot(\theta_{max}) + \tan(\theta_{max})) = 656 \text{ kN}$

PASS - Design shear force at support is less than maximum design shear force

Design shear force $V_{Ed} = 250 \text{ kN}$

Design shear stress $V_{Ed} = V_{Ed} / (b \times z) = 1.710 \text{ N/mm}^2$

Strength reduction factor (cl.6.2.3(3)) $v_1 = 0.6 \times [1 - f_{ck} / 250 \text{ N/mm}^2] = 0.528$

Compression chord coefficient (cl.6.2.3(3)) $\alpha_{cw} = 1.00$

Angle of concrete compression strut (cl.6.2.3)

$$\theta = \min(\max(0.5 \times \text{Asin}[\min(2 \times v_{Ed} / (\alpha_{cw} \times f_{cd} \times v_1), 1)], 21.8 \text{ deg}), 45 \text{ deg}) = 21.8 \text{ deg}$$

Area of shear reinforcement required (exp.6.13) $A_{sv,req} = v_{Ed} \times b / (f_{yd} \times \cot(\theta)) = 629 \text{ mm}^2/\text{m}$

Shear reinforcement provided $4 \times 8\phi \text{ legs at } 200 \text{ c/c}$

Area of shear reinforcement provided $A_{sv,prov} = 1005 \text{ mm}^2/\text{m}$

Minimum area of shear reinforcement (exp.9.5N) $A_{sv,min} = 0.08 \text{ N/mm}^2 \times b \times (f_{ck} / 1 \text{ N/mm}^2)^{0.5} / f_{yk} = 351 \text{ mm}^2/\text{m}$

PASS - Area of shear reinforcement provided exceeds minimum required

Maximum longitudinal spacing (exp.9.6N) $s_{vl,max} = 0.75 \times d = 334 \text{ mm}$

PASS - Longitudinal spacing of shear reinforcement provided is less than maximum

Minimum bar spacing

Minimum bottom bar spacing $s_{bot,min} = (b - 2 \times C_{nom,s} - 2 \times \phi_v - \phi_{bot}) / (N_{bot} - 1) = 97 \text{ mm}$

Minimum allowable bottom bar spacing $s_{bar_bot,min} = \max(\phi_{bot}, h_{agg} + 5 \text{ mm}, 20 \text{ mm}) + \phi_{bot} = 64 \text{ mm}$

Minimum top bar spacing $s_{top,min} = (b - 2 \times C_{nom,s} - 2 \times \phi_v - \phi_{top}) / (N_{top} - 1) = 97 \text{ mm}$

Minimum allowable top bar spacing $s_{bar_top,min} = \max(\phi_{top}, h_{agg} + 5 \text{ mm}, 20 \text{ mm}) + \phi_{top} = 64 \text{ mm}$

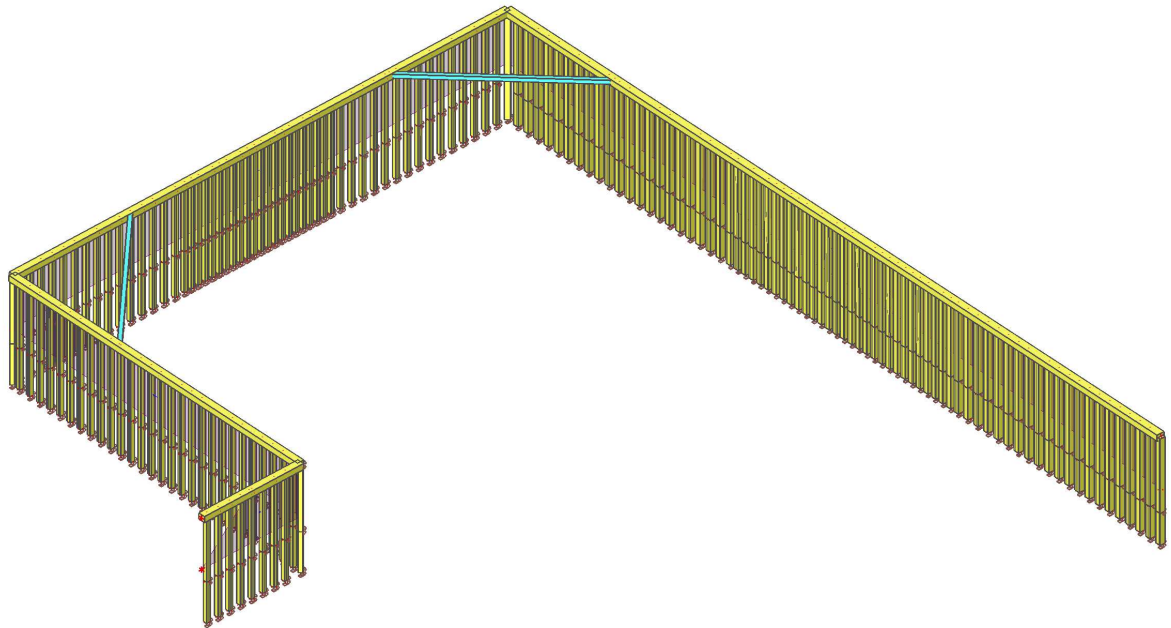
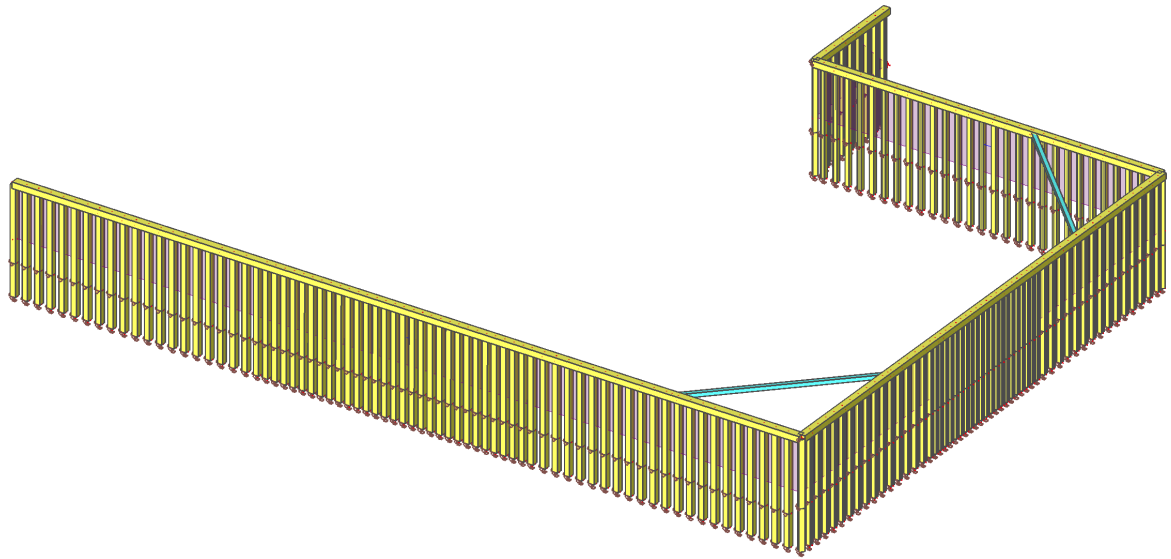
PASS - Actual bar spacing exceeds minimum allowable

1. Turinys

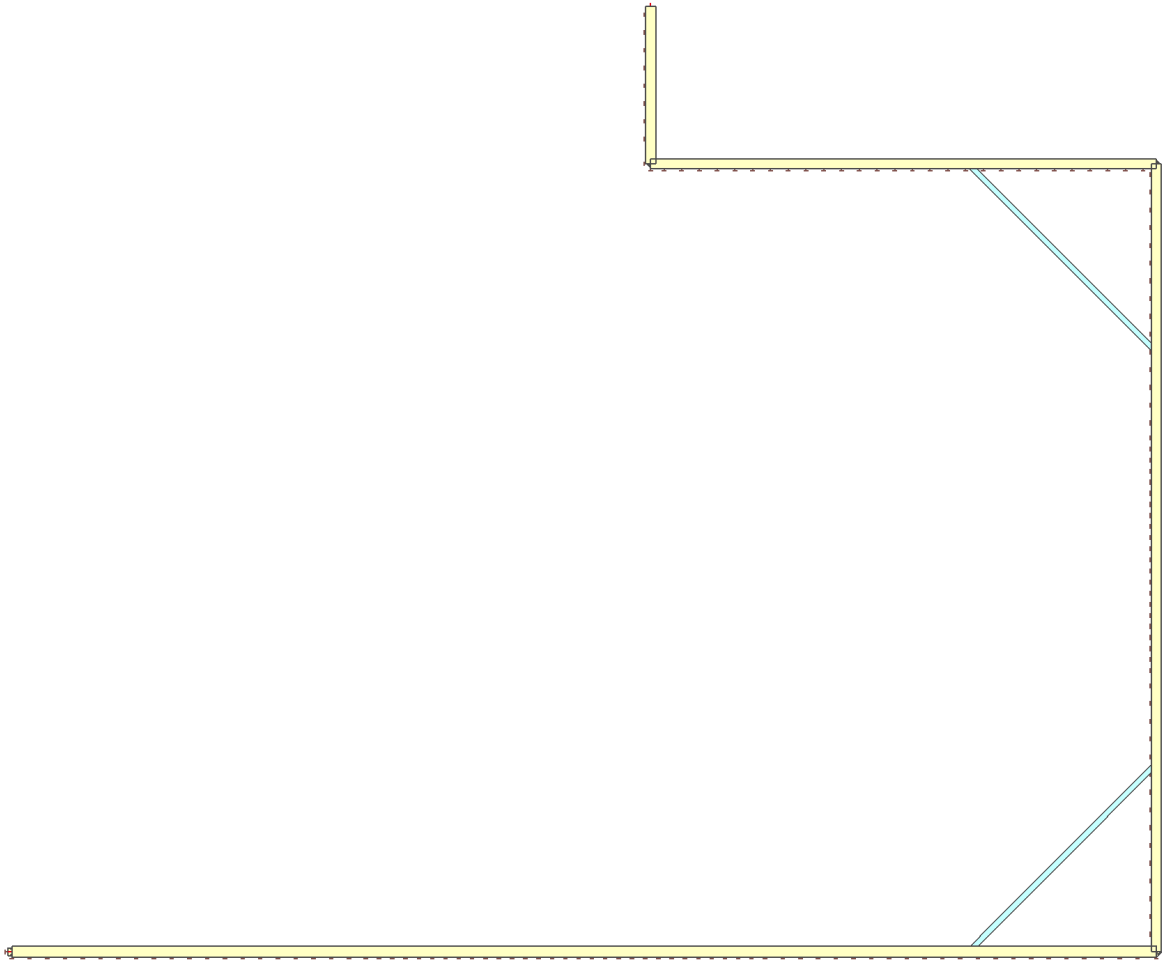
1. Turinys	1
2. Skaičiuojamasis modelis	2
2.1. Aksonometrinis vaizdas	2
2.2. Vaizdas plane	3
3. Medžiagos	4
4. Skerspjuviai	4
5. Apkrovos	7
5.1. Apkrovų tipai	7
5.1.1. Apkrovų tipai - SW	7
5.1.2. Apkrovų tipai - DL	7
5.1.3. Apkrovų tipai - LL	8
5.2. Apkrovų grupės	8
5.3. Apkrovų kombinacijos	8
5.4. Rezultatų klasės	8
6. Ašinės jėgos laikinuose spyriuose_N_ULS	9
7. Lenkimo momentai atraminiuose poliuose_My_ULS	10
8. Skersinės jėgos atraminiuose poliuose_Vz_ULS	10
9. Lenkimo momentai atraminiuose pamatinėje sijoje_My_ULS	11
10. Skersinės jėgos atraminėje sijoje_Vz_ULS	11
11. Atraminės sienos viršaus poslinkiai_Utot_SLS	12
12. Plieninių elementų išnaudojimas_ULS	12

2. Skaičiuojamasis modelis

2.1. Aksonometrinis vaizdas



2.2. Vaizdas plane



3. Medžiagos

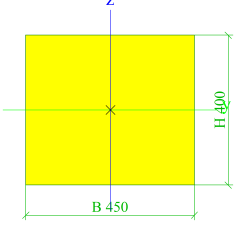
Steel EC3

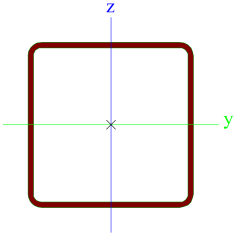
Name	Unit mass [kg/m ³]	E mod [MPa]	Poisson - nu	Lower limit [mm]	Upper limit [mm]	Fy (range) [MPa]	Fu (range) [MPa]
		G mod [MPa]	Thermal exp [m/mK]				
S 235	7850,0	2,1000e+05	0.3	0	40	235,0	360,0
		8,0769e+04	0,00	40	80	215,0	360,0
S 355	7850,0	2,1000e+05	0.3	0	40	355,0	490,0
		8,0769e+04	0,00	40	80	335,0	470,0

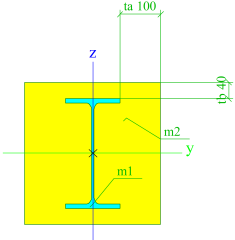
Concrete EC2

Name	Type	Unit mass [kg/m ³]	E mod [MPa]	Poisson - nu	Thermal exp [m/mK]	Characteristic compressive cylinder strength fck(28) [MPa]
C25/30	Concrete	2500,0	3,1500e+04	0.2	0,00	25,00

4. Skerspjuviai

CS2		
Type	Rectangle	
Detailed	400; 450	
Shape type	Thick-walled	
Item material	C25/30	
Fabrication	concrete	
A [m ²]	1,8000e-01	
A _y [m ²], A _z [m ²]	1,5000e-01	1,5000e-01
I _y [m ⁴], I _z [m ⁴]	2,4000e-03	3,0375e-03
W _{ely} [m ³], W _{elz} [m ³]	1,2000e-02	1,3500e-02
W _{ply} [m ³], W _{plz} [m ³]	0,0000e+00	0,0000e+00
I _w [m ⁶], I _t [m ⁴]	0,0000e+00	4,5288e-03
d _y [mm], d _z [mm]	0	0
c _{yucs} [mm], c _{zucs} [mm]	225	200
α [deg]	0,00	
M _{ply+} [Nm], M _{ply-} [Nm]	0,00e+00	0,00e+00
M _{plz+} [Nm], M _{plz-} [Nm]	0,00e+00	0,00e+00
AL [m ² /m], AD [m ² /m]	1,7000e+00	1,7000e+00
β _y [mm], β _z [mm]	0	0
Picture		
CS4		
Type	SHSCF250/250/8.0	
Formcode	2 - Rectangular hollow section	
Shape type	Thin-walled	
Item material	S 355	
Fabrication	cold formed	
Flexural buckling y-y, Flexural buckling z-z	c	c
A [m ²]	7,5200e-03	
A _y [m ²], A _z [m ²]	3,7601e-03	3,7601e-03
I _y [m ⁴], I _z [m ⁴]	7,2290e-05	7,2290e-05
W _{ely} [m ³], W _{elz} [m ³]	5,7800e-04	5,7800e-04
W _{ply} [m ³], W _{plz} [m ³]	6,7600e-04	6,7600e-04
I _w [m ⁶], I _t [m ⁴]	6,5104e-07	1,1598e-04
d _y [mm], d _z [mm]	0	0
c _{yucs} [mm], c _{zucs} [mm]	125	125
α [deg]	0,00	
M _{ply+} [Nm], M _{ply-} [Nm]	2,40e+05	2,40e+05

M _{plz+} [Nm], M _{plz-} [Nm]	2,40e+05	2,40e+05
AL [m ² /m], AD [m ² /m]	9,6600e-01	1,8808e+00
β _y [mm], β _z [mm]	0	0
Picture		

IPE271		
Type	type a	
Detailed	IPE270; 100; 40	
Shape type	Thick-walled	
Item material	S 355	
Fabrication	C25/30	
Flexural buckling y-y, Flexural buckling z-z	b	c
A [m ²]	2,1496e-02	
A _y [m ²], A _z [m ²]	2,1496e-02	1,8889e-02
I _y [m ⁴], I _z [m ⁴]	2,2880e-04	1,6805e-04
W _{ely} [m ³], W _{elz} [m ³]	1,3074e-03	1,0033e-03
W _{ply} [m ³], W _{plz} [m ³]	6,1205e-04	3,9806e-04
I _w [m ⁶], I _t [m ⁴]	7,2512e-08	3,4460e-04
d _y [mm], d _z [mm]	0	0
c _{yucs} [mm], c _{zucs} [mm]	168	175
α [deg]	0,00	
M _{ply+} [Nm], M _{ply-} [Nm]	2,17e+05	2,17e+05
M _{plz+} [Nm], M _{plz-} [Nm]	1,41e+05	1,41e+05
AL [m ² /m], AD [m ² /m]	1,3700e+00	1,3700e+00
β _y [mm], β _z [mm]	0	0
Picture		

IPE272		
Type	type a	
Detailed	IPE200; 80; 30	
Shape type	Thick-walled	
Item material	S 355	
Fabrication	C25/30	
Flexural buckling y-y, Flexural buckling z-z	b	c
A [m ²]	1,2563e-02	
A _y [m ²], A _z [m ²]	1,2323e-02	1,0944e-02
I _y [m ⁴], I _z [m ⁴]	7,3654e-05	5,8332e-05
W _{ely} [m ³], W _{elz} [m ³]	5,6657e-04	4,4871e-04
W _{ply} [m ³], W _{plz} [m ³]	2,7852e-04	1,8234e-04
I _w [m ⁶], I _t [m ⁴]	1,0119e-08	1,1536e-04
d _y [mm], d _z [mm]	0	0
c _{yucs} [mm], c _{zucs} [mm]	130	130
α [deg]	0,00	
M _{ply+} [Nm], M _{ply-} [Nm]	9,89e+04	9,89e+04
M _{plz+} [Nm], M _{plz-} [Nm]	6,47e+04	6,47e+04
AL [m ² /m], AD [m ² /m]	1,0400e+00	1,0400e+00
β _y [mm], β _z [mm]	0	0

Picture		
CS5		
Type	Rectangle	
Detailed	400; 500	
Shape type	Thick-walled	
Item material	C25/30	
Fabrication	concrete	
A [m ²]	2,0000e-01	
A _y [m ²], A _z [m ²]	1,6667e-01	1,6667e-01
I _y [m ⁴], I _z [m ⁴]	2,6667e-03	4,1667e-03
W _{ely} [m ³], W _{elz} [m ³]	1,3333e-02	1,6667e-02
W _{ply} [m ³], W _{plz} [m ³]	0,0000e+00	0,0000e+00
I _w [m ⁶], I _t [m ⁴]	0,0000e+00	5,4984e-03
d _y [mm], d _z [mm]	0	0
c _{YUCS} [mm], c _{ZUCS} [mm]	250	200
α [deg]	0,00	
M _{ply+} [Nm], M _{ply-} [Nm]	0,00e+00	0,00e+00
M _{plz+} [Nm], M _{plz-} [Nm]	0,00e+00	0,00e+00
AL [m ² /m], AD [m ² /m]	1,8000e+00	1,8000e+00
β _y [mm], β _z [mm]	0	0
Picture		

Explanations of symbols	
A	Area
A _y	Shear Area in principal y-direction
A _z	Shear Area in principal z-direction
I _y	Second moment of area about the principal y-axis
I _z	Second moment of area about the principal z-axis
W _{ely}	Elastic section modulus about the principal y-axis
W _{elz}	Elastic section modulus about the principal z-axis
W _{ply}	Plastic section modulus about the principal y-axis
W _{plz}	Plastic section modulus about the principal z-axis
I _w	Warping constant - Not calculated or simplified
I _t	Torsional constant - Not calculated or simplified
d _y	Shear center coordinate in principal y-direction measured from the centroid - Not calculated or simplified
d _z	Shear center coordinate in principal z-direction measured from the centroid - Not calculated or simplified

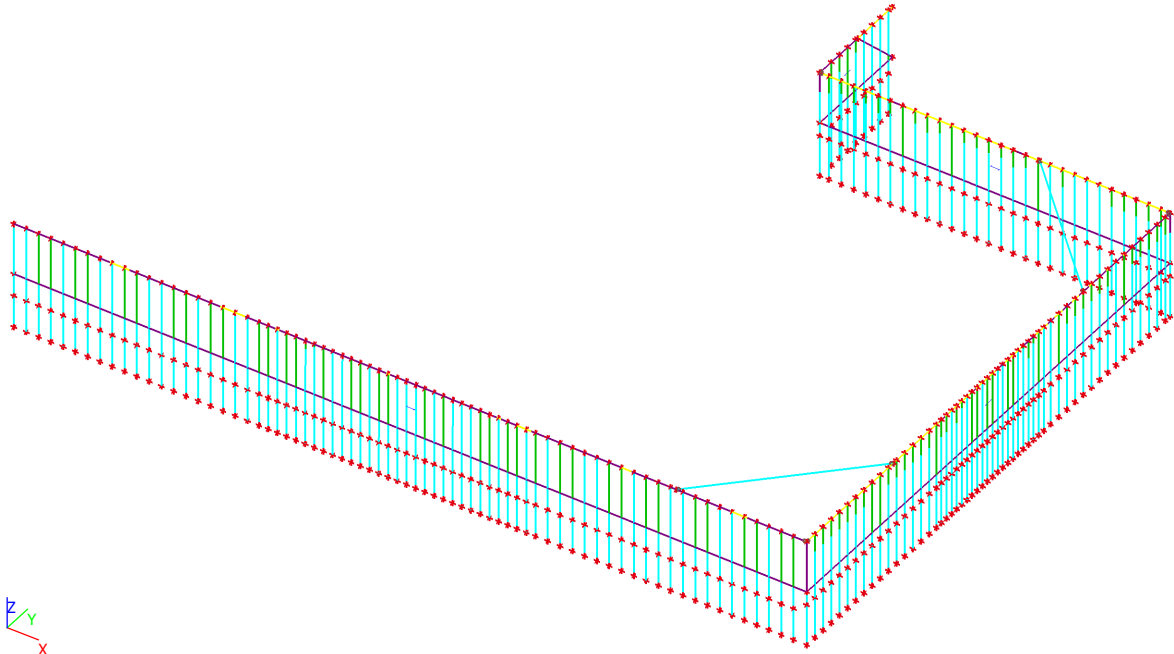
Explanations of symbols	
c _{YUCS}	Centroid coordinate in Y-direction of Input axis system
c _{ZUCS}	Centroid coordinate in Z-direction of Input axis system
α	Rotation angle of the principal axis system
I _{YZLCS}	Product moment of area in the LCS system
M _{ply+}	Plastic moment about the principal y-axis for a positive My moment
M _{ply-}	Plastic moment about the principal y-axis for a negative My moment
M _{plz+}	Plastic moment about the principal z-axis for a positive Mz moment
M _{plz-}	Plastic moment about the principal z-axis for a negative Mz moment
AL	Circumference per unit length
AD	Drying surface per unit length
β _y	Mono-symmetry constant about the principal y-axis
β _z	Mono-symmetry constant about the principal z-axis

5. Apkrovos

5.1. Apkrovų tipai

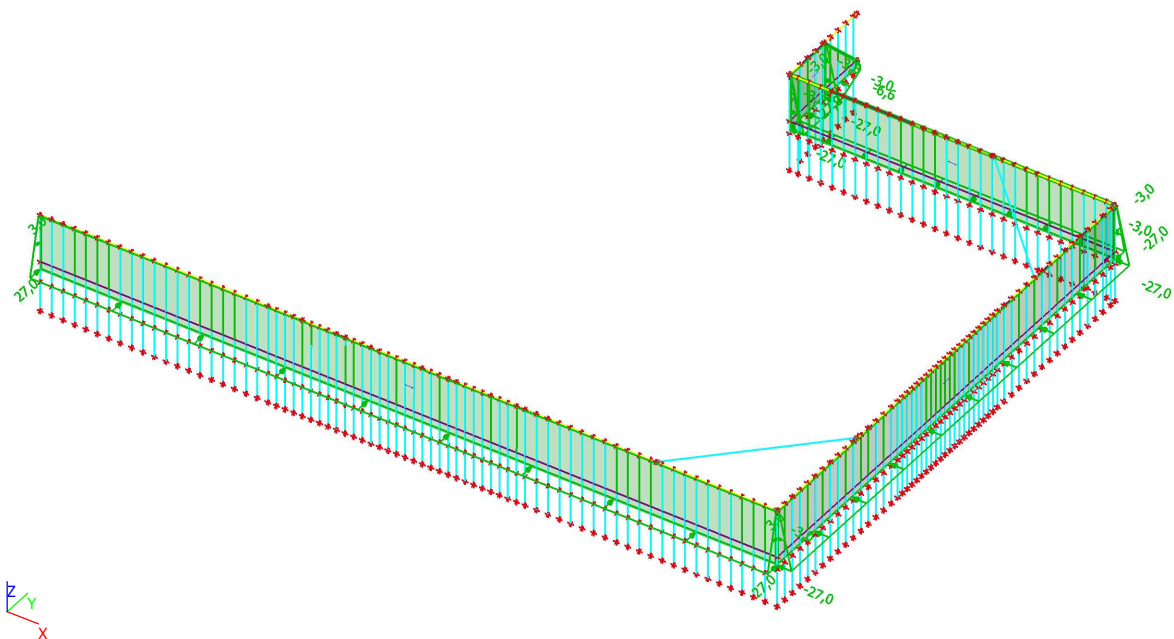
5.1.1. Apkrovų tipai - SW

Name	Action type	Load group	Load type	Direction
SW	Permanent	LG1	Self weight	-Z



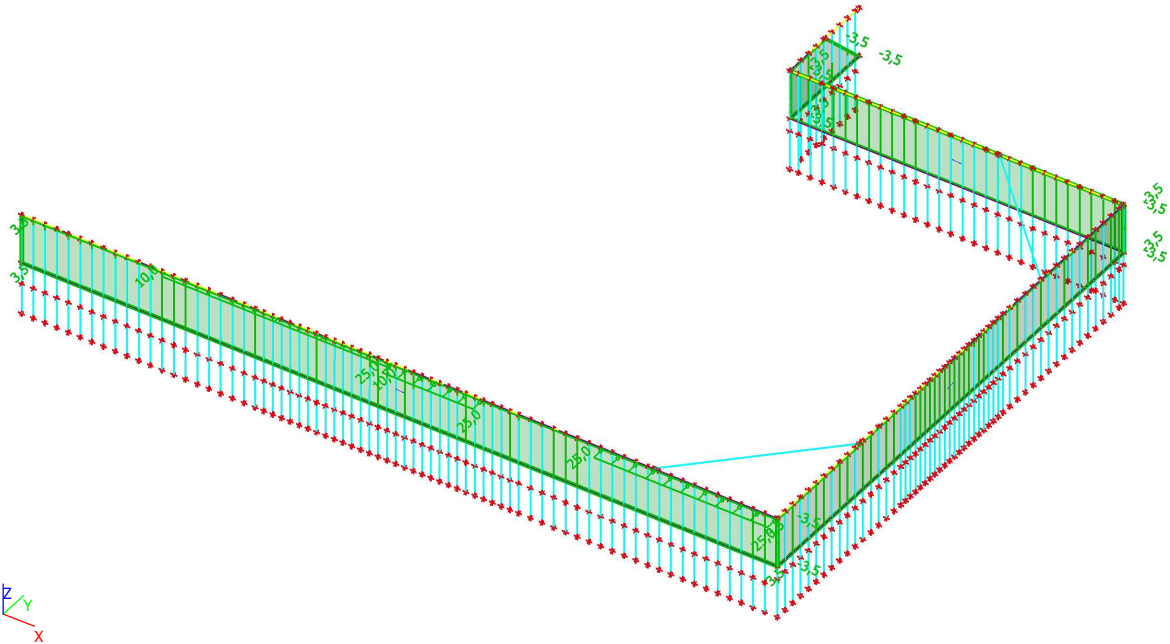
5.1.2. Apkrovų tipai - DL

Name	Action type	Load group	Load type
DL	Permanent	LG1	Standard



5.1.3. Apkrovų tipai - LL

Name	Action type	Load group	Load type	Spec	Duration	Master load case
LL	Variable	LG2	Static	Standard	Short	None



5.2. Apkrovų grupės

Pavadinimas	Apkrova	Tipas	Kategorija
LG1	Permanent		
LG2	Variable	Standard	Cat G : Vehicle >30kN

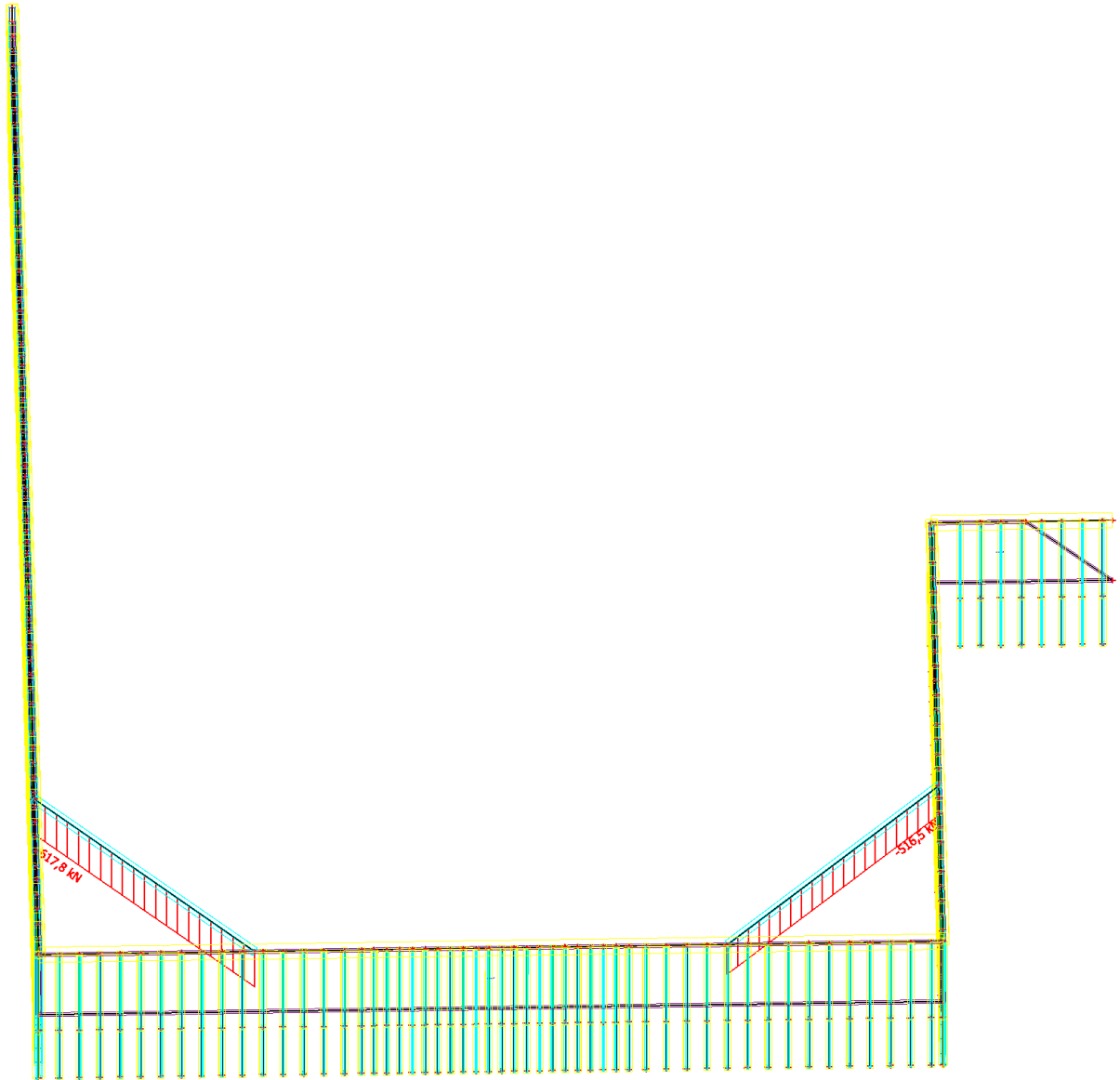
5.3. Apkrovų kombinacijos

Pavadinimas	Aprašymas	Tipas	Apkrovų tipai	Koef. [-]
ULS.1		Envelope - ultimate	SW	1,35
			DL	1,35
ULS.2		Envelope - ultimate	SW	1,00
			DL	1,00
ULS.3		Envelope - ultimate	SW	1,35
			DL	1,35
			LL	1,30
ULS.4		Envelope - ultimate	SW	1,00
			DL	1,00
			LL	1,30
SLS.1		Envelope - serviceability	SW	1,00
			DL	1,00
SLS.2		Envelope - serviceability	SW	1,00
			DL	1,00
			LL	1,00
SLS1.1		Envelope - serviceability	SW	1,00
			DL	1,00

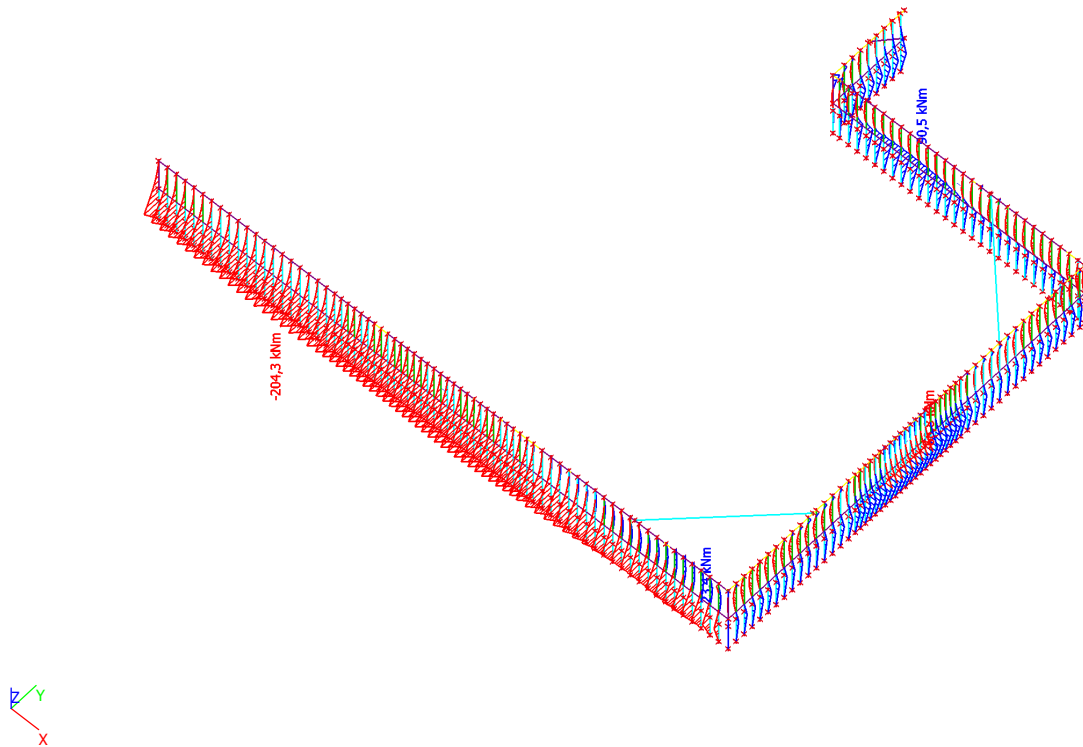
5.4. Rezultatų klasės

Name	List
All ULS	ULS - EN-ULS (STR/GEO) Set B
All SLS	SLS - EN-SLS Characteristic
	SLS1 - EN-SLS Characteristic
All ULS+SLS	ULS - EN-ULS (STR/GEO) Set B
	SLS - EN-SLS Characteristic
	SLS1 - EN-SLS Characteristic

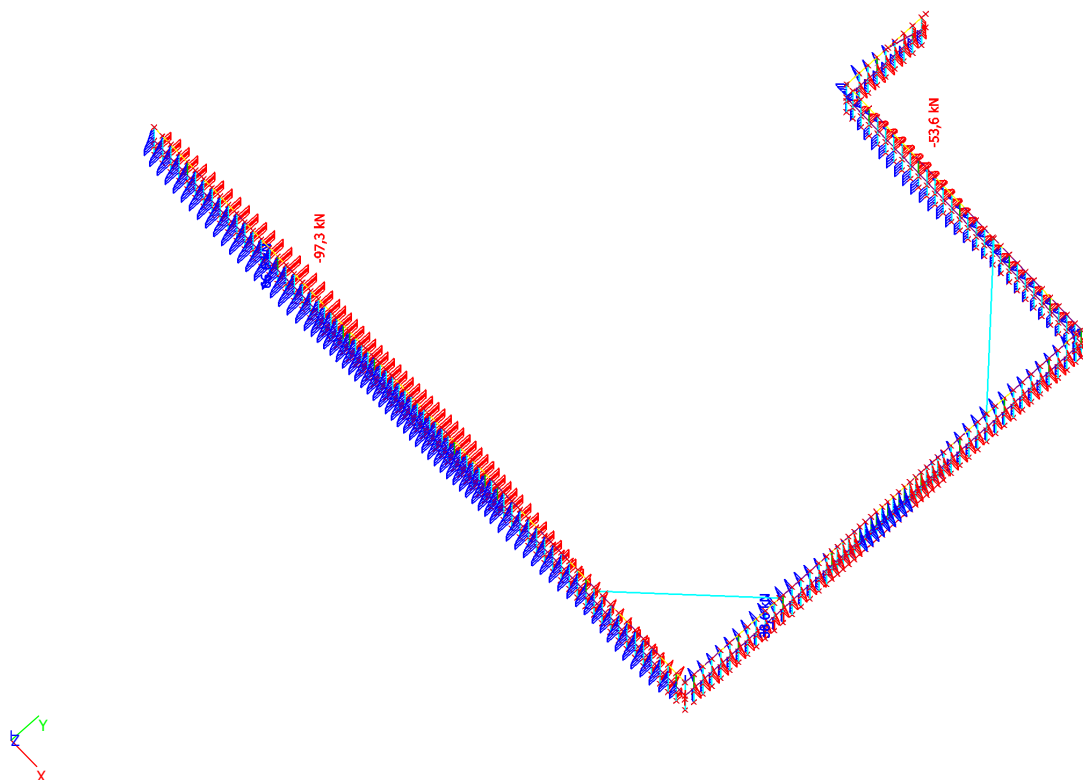
6. Ašinės jėgos laiknuose spyriuose_N_ULS



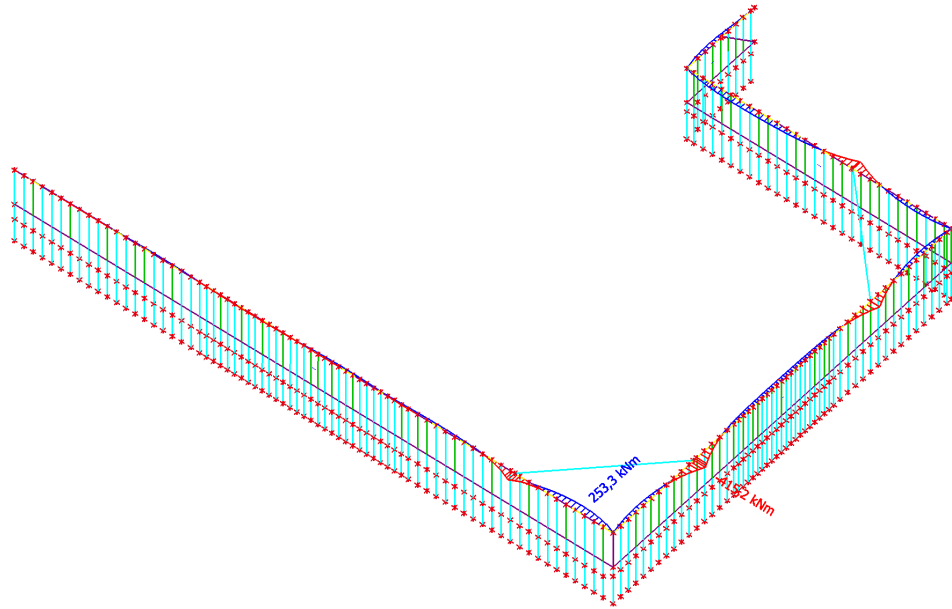
7. Lenkimo momentai atraminiuose poliuose_My_ULS



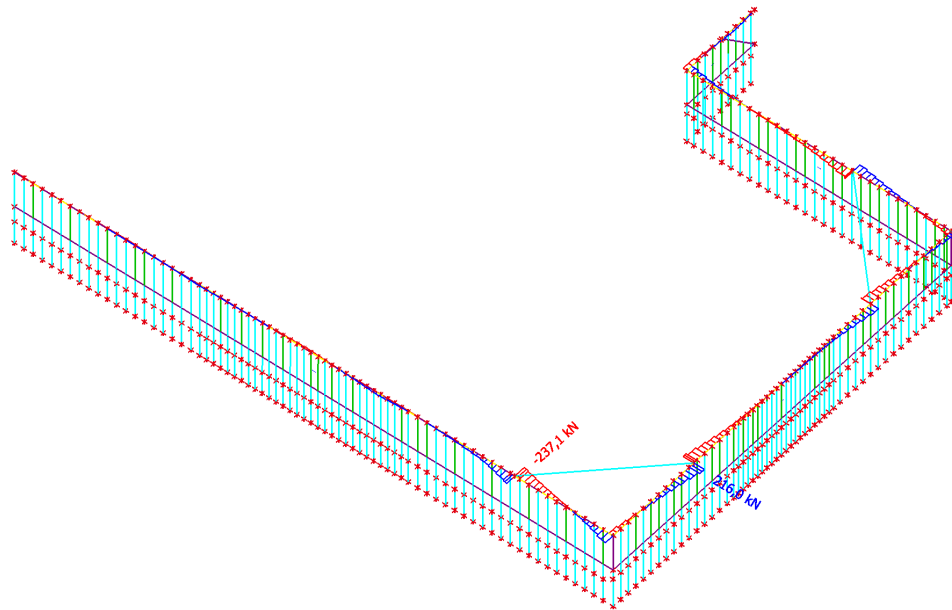
8. Skersinės jėgos atraminiuose poliuose_Vz_ULS



9. Lenkimo momentai atraminiuose pamatinėje sijoje_My_ULS

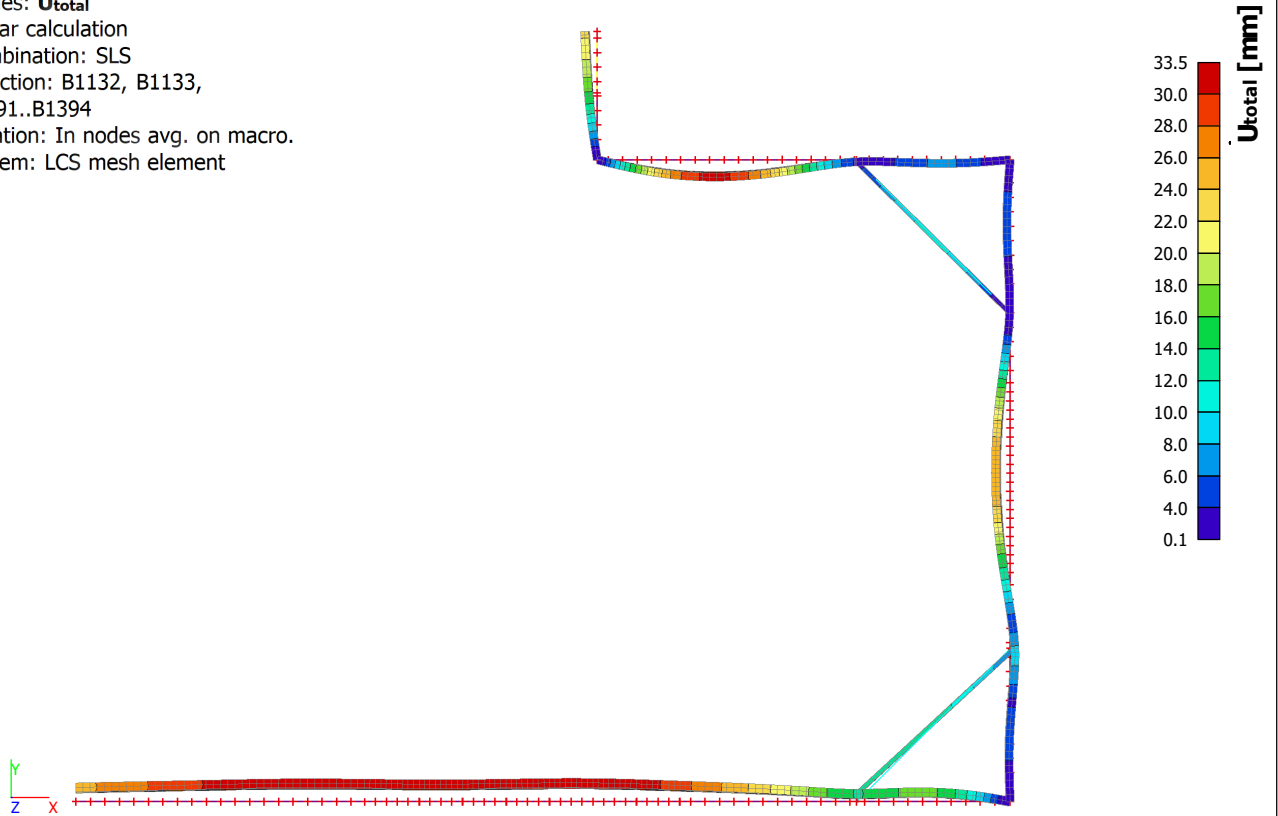


10. Skersinės jėgos atraminėje sijoje_Vz_ULS



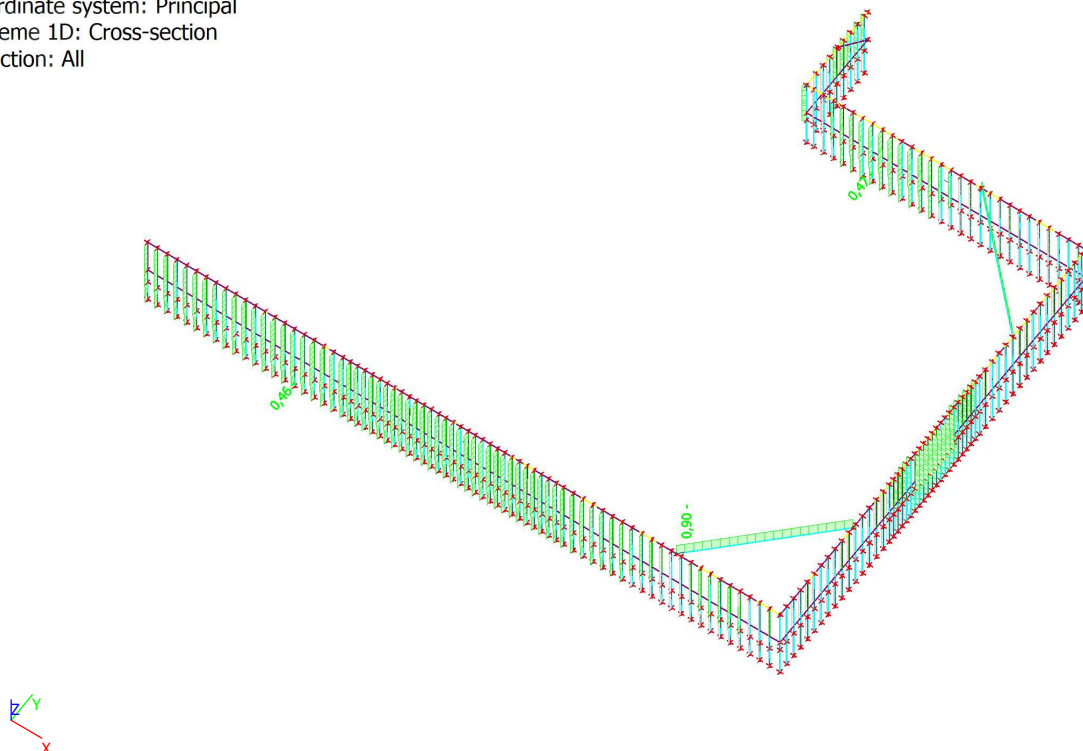
11. Atraminės sienos viršaus poslinkiai_Utot_SLS

Values: U_{total}
Linear calculation
Combination: SLS
Selection: B1132, B1133,
B1391..B1394
Location: In nodes avg. on macro.
System: LCS mesh element



12. Plieninių elementų išnaudojimas_ULS

Values: $UC_{Overall}$
Linear calculation
Combination: ULS
Coordinate system: Principal
Extreme 1D: Cross-section
Selection: All

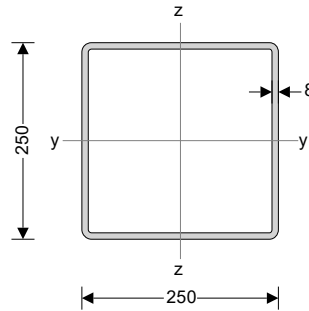


Project Viesasis paviljonas				Job no. PAM 64	
Calcs for Plieninis spyris 250x250x8				Start page no./Revision 1	
Calcs by A.V.	Calcs date 2024-12-04	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date

STEEL COLUMN DESIGN (EN 1993-1-1)

In accordance with EN1993-1-1:2005 incorporating Corrigenda February 2006 and April 2009 and the recommended values

TEDDS calculation version 1.0.10



Column and loading details

Column details

Column section	SHS 250x250x8.0
System length for buckling about y axis	$L_y = 12000$ mm
System length for buckling about z axis	$L_z = 12000$ mm

Sway

The column is not part of a sway frame in the direction of the z axis
The column is not part of a sway frame in the direction of the y axis

Column loading

Axial load	$N_{Ed} = 600$ kN (Compression)
Moment about y axis at end 1	$M_{y,Ed1} = 0.0$ kNm
Moment about y axis at end 2	$M_{y,Ed2} = 0.0$ kNm
Moment about z axis at end 1	$M_{z,Ed1} = 0.0$ kNm
Moment about z axis at end 2	$M_{z,Ed2} = 0.0$ kNm
Shear force parallel to z axis	$V_{z,Ed} = 0$ kN
Shear force parallel to y axis	$V_{y,Ed} = 0$ kN

Material details

Steel grade	S355
Yield strength	$f_y = 355$ N/mm ²
Ultimate strength	$f_u = 470$ N/mm ²
Modulus of elasticity	$E = 210$ kN/mm ²
Poisson's ratio	$\nu = 0.3$
Shear modulus	$G = E / [2 \times (1 + \nu)] = 80.8$ kN/mm ²

Buckling length for flexural buckling about y axis

End restraint factor	$K_y = 1.000$
Buckling length	$L_{cr,y} = L_y \times K_y = 12000$ mm

Project Viesasis paviljonas				Job no. PAM 65	
Calcs for Plieninis spyris 250x250x8				Start page no./Revision 2	
Calcs by A.V.	Calcs date 2024-12-04	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date

Buckling length for flexural buckling about z axis

End restraint factor $K_z = 1.000$
 Buckling length $L_{cr,z} = L_z \times K_z = 12000$ mm

Section classification

Web section classification (Table 5.2)

Coefficient depending on f_y $\varepsilon = \sqrt{(235 \text{ N/mm}^2 / f_y)} = 0.814$
 Depth between fillets $c_w = h - 3 \times t = 226.0$ mm
 Ratio of c/t $ratio_w = c_w / t = 28.25$
 Length of web taken by axial load $l_w = \min(N_{Ed} / (2 \times f_y \times t), c_w) = 105.6$ mm
 For class 1 & 2 proportion in compression $\alpha = (c_w/2 + l_w/2) / c_w = 0.734$
 Limit for class 1 web $Limit_{1w} = (396 \times \varepsilon) / (13 \times \alpha - 1) = 37.74$

The web is class 1

Flange section classification (Table 5.2)

Depth between fillets $c_f = b - 3 \times t = 226.0$ mm
 Ratio of c/t $ratio_f = c_f / t = 28.25$

Limit for class 1 flange $Limit_{1f} = 33 \times \varepsilon = 26.85$
 Limit for class 2 flange $Limit_{2f} = 38 \times \varepsilon = 30.92$
 Limit for class 3 flange $Limit_{3f} = 42 \times \varepsilon = 34.17$

The flange is class 2

Overall section classification

The section is class 2

Resistance of cross section (cl. 6.2)

Compression (cl. 6.2.4)

Design force $N_{Ed} = 600$ kN
 Design resistance $N_{c,Rd} = N_{pl,Rd} = A \times f_y / \gamma_{M0} = 2725$ kN

PASS - The compression design resistance exceeds the design force

Buckling resistance (cl. 6.3)

Yield strength for buckling resistance $f_y = 355$ N/mm²

Flexural buckling about y axis

Elastic critical buckling force $N_{cr,y} = \pi^2 \times E \times I_y / L_{cr,y}^2 = 1073$ kN
 Non-dimensional slenderness $\bar{\lambda}_y = \sqrt{(A \times f_y / N_{cr,y})} = 1.594$
 Buckling curve (Table 6.2) **a**
 Imperfection factor (Table 6.1) $\alpha_y = 0.21$
 Parameter Φ $\Phi_y = 0.5 \times [1 + \alpha_y \times (\bar{\lambda}_y - 0.2) + \bar{\lambda}_y^2] = 1.916$
 Reduction factor $\chi_y = \min(1.0, 1 / [\Phi_y + \sqrt{(\Phi_y^2 - \bar{\lambda}_y^2)}]) = 0.336$
 Design buckling resistance $N_{b,y,Rd} = \chi_y \times A \times f_y / \gamma_{M1} = 914.4$ kN

PASS - The flexural buckling resistance about the y axis exceeds the design axial load

Flexural buckling about z axis

Elastic critical buckling force $N_{cr,z} = \pi^2 \times E \times I_z / L_{cr,z}^2 = 1073$ kN
 Non-dimensional slenderness $\bar{\lambda}_z = \sqrt{(A \times f_y / N_{cr,z})} = 1.594$
 Buckling curve (Table 6.2) **a**
 Imperfection factor (Table 6.1) $\alpha_z = 0.21$



Project Viesasis paviljonas				Job no. PAM 66	
Calcs for Plieninis spyris 250x250x8				Start page no./Revision 3	
Calcs by A.V.	Calcs date 2024-12-04	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date

Parameter Φ

$$\Phi_z = 0.5 \times [1 + \alpha_z \times (\bar{\lambda}_z - 0.2) + \bar{\lambda}_z^2] = \mathbf{1.916}$$

Reduction factor

$$\chi_z = \min(1.0, 1 / [\Phi_z + \sqrt{(\Phi_z^2 - \bar{\lambda}_z^2)}]) = \mathbf{0.336}$$

Design buckling resistance

$$N_{b,z,Rd} = \chi_z \times A \times f_y / \gamma_{M1} = \mathbf{914.4 \text{ kN}}$$

PASS - The flexural buckling resistance about the z axis exceeds the design axial load

Minimum buckling resistance

Minimum buckling resistance

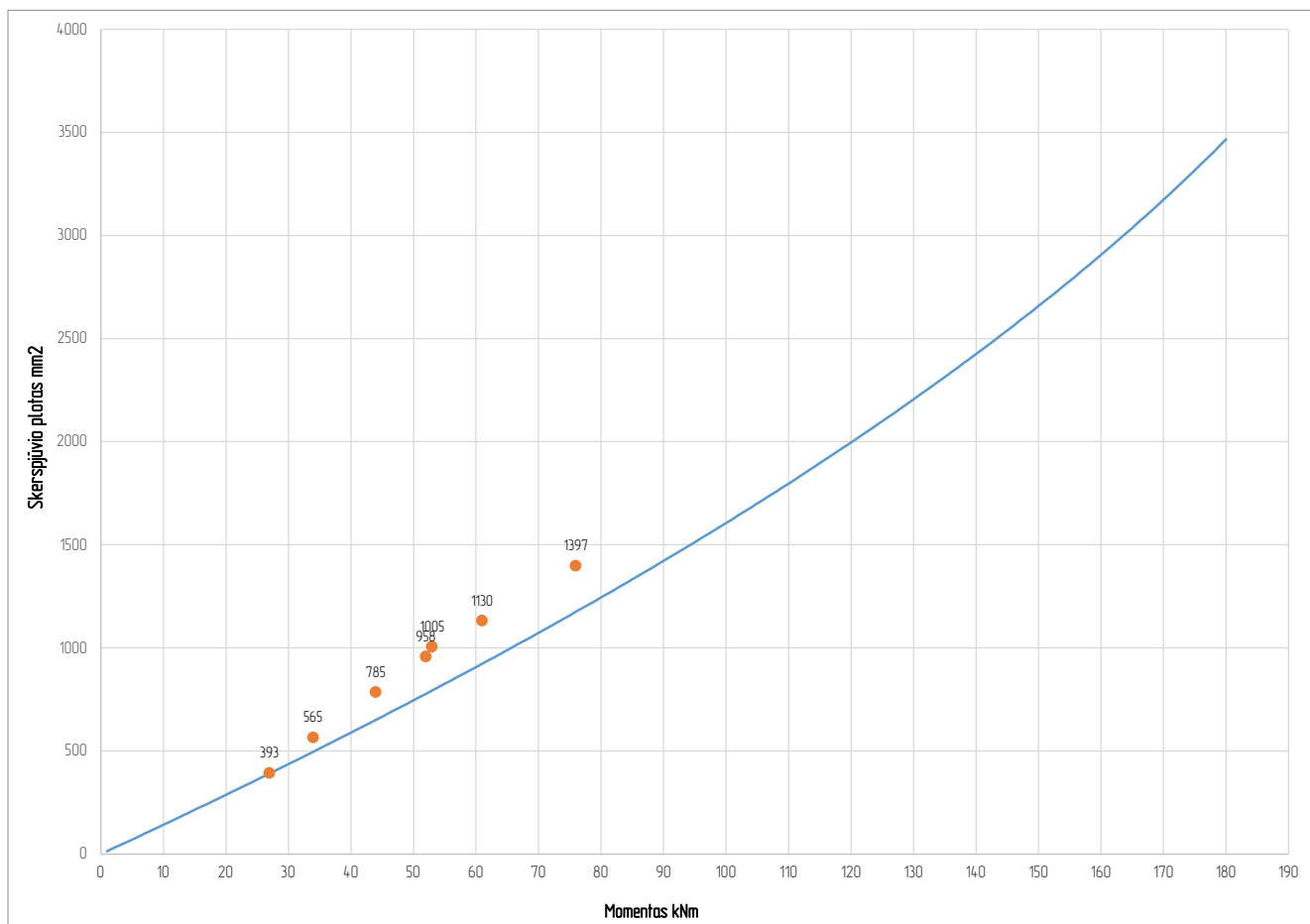
$$N_{b,Rd} = \min(N_{b,y,Rd}, N_{b,z,Rd}) = \mathbf{914.4 \text{ kN}}$$

PASS - The axial load buckling resistance exceeds the design axial load

PERDANGOS LAIKOMOJI GALIA pagal
EN 1992-1-1: Eurocode 2 „Gelžbetoninių konstrukcijų projektavimas“

Perdangos storis	200 mm
Apsauginis betono sluoksnis	30 mm
Didžiausias arm. strypas kita kryptimi	0 mm
Betono klasė	C30/37
Plyšio platis	0,3 mm
Armaturės klasė	B500B

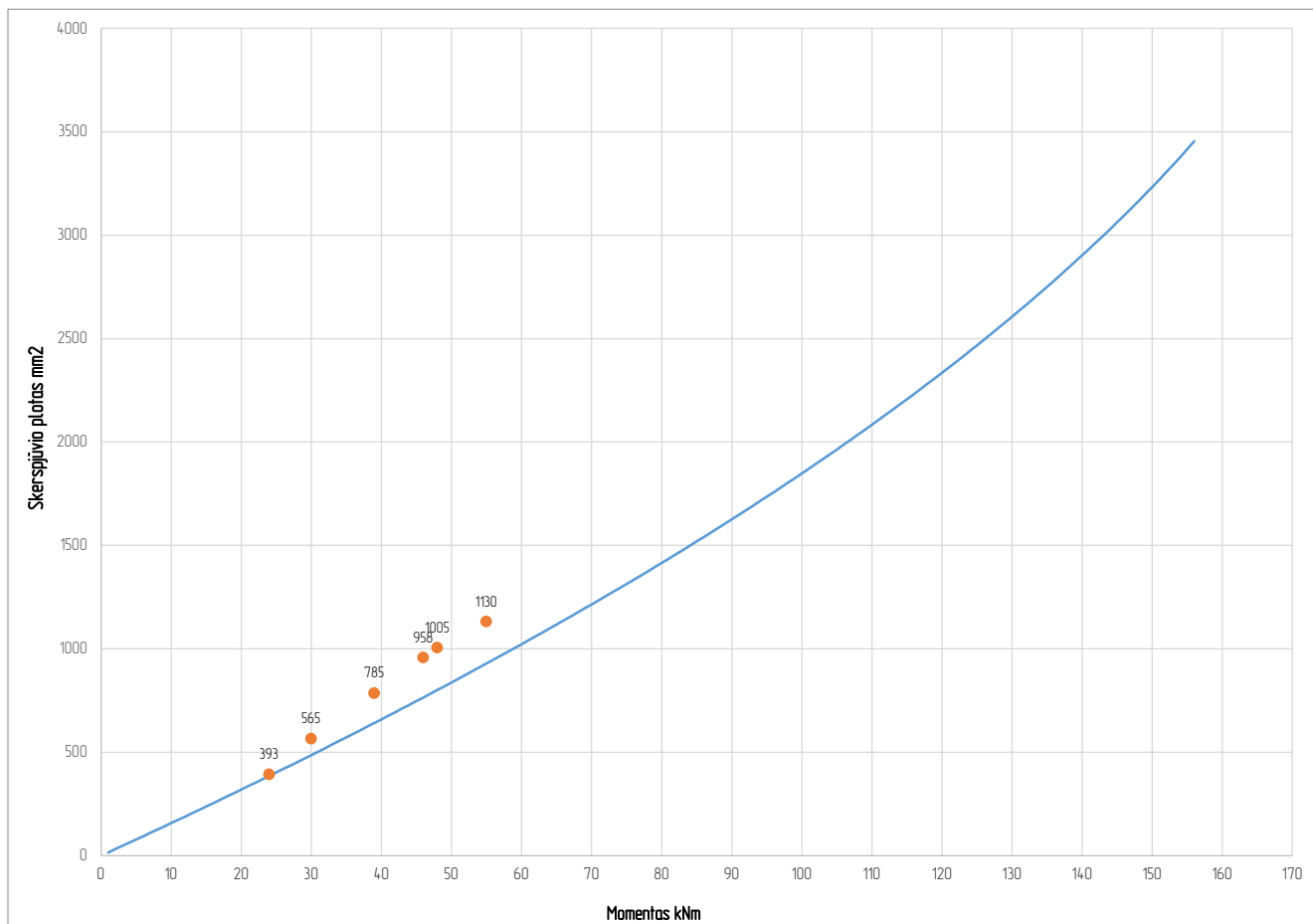
Diametras, mm	Žingsnis, mm	Atstumas iki armatūros centro, mm	Skerspjūvio plotas, mm ²	Mrd, kNm	0,7*Mrd, kNm	Crack control M _{list} , kNm	Pastabos	x	Ksi	Ksi lim
ø 10	200	35	393	27	19	27	Bazinis tinklas	12	0,070	0,617
ø 12	200	36	565	39	27	34	-	17	0,100	0,617
ø 16	200	38	1005	65	46	53	-	30	0,178	0,617
ø 10	100	35	785	53	37	44	-	24	0,139	0,617
ø 12	100	36	1130	74	52	61	-	34	0,201	0,617
ø 10 /ø 12	200 /200	36	958	63	44	52	-	29	0,170	0,617
ø 10 /ø 16	200 /200	38	1397	88	62	76	-	42	0,248	0,617



PERDANGOS LAIKOMOJI GALIA pagal
EN 1992-1-1: Eurocode 2 „Gelžbetoninių konstrukcijų projektavimas“

Perdangos storis	200 mm
Apsauginis betono sluoksnis	30 mm
Didžiausias arm. strypas kita kryptimi	16 mm
Betono klasė	C30/37
Plyšio plotis	0,3 mm
Armaturės klasė	B500B

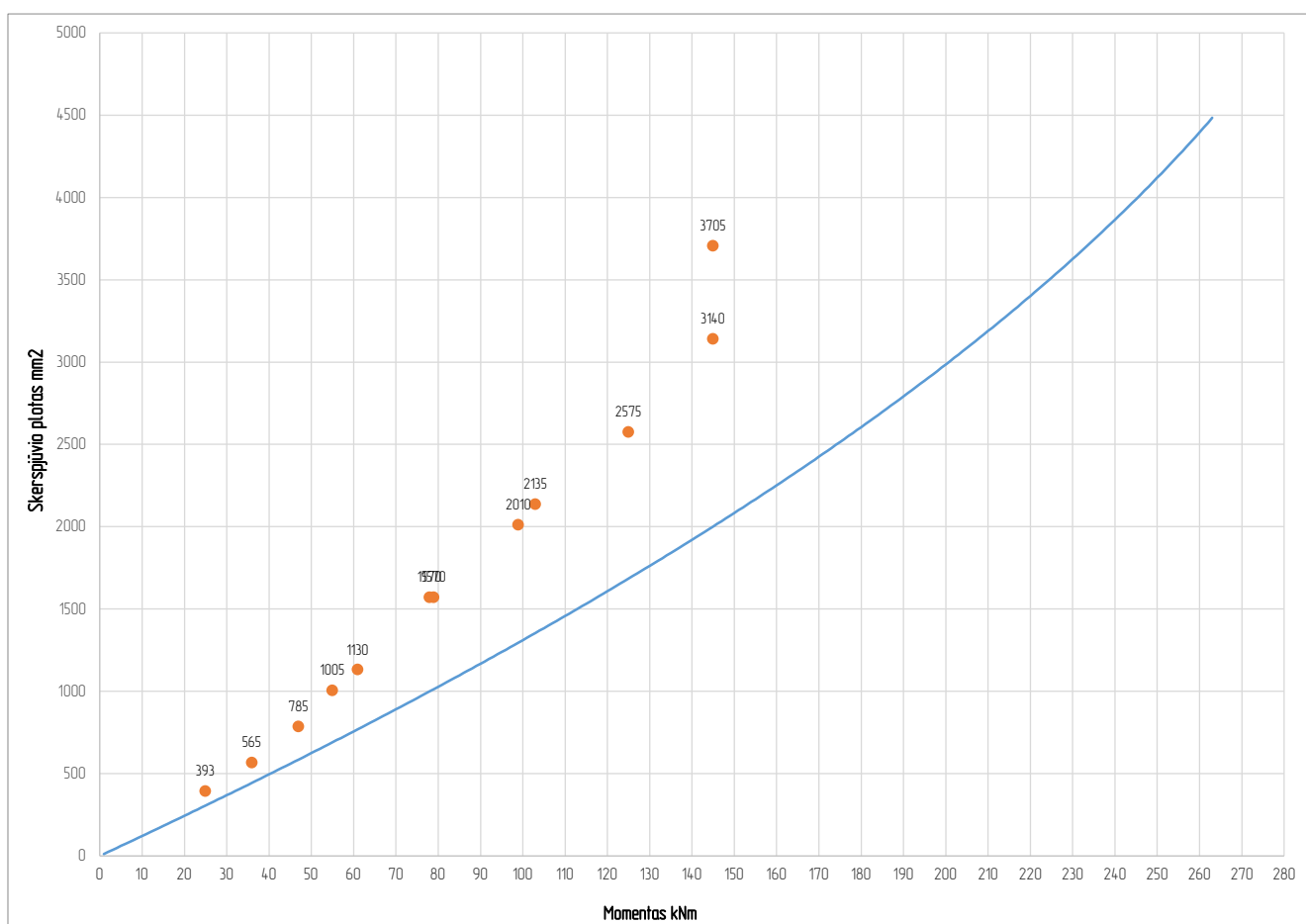
Diametras, mm	Žingsnis, mm	Atstumas iki armatūros centro, mm	Skerspjūvio plotas, mm ²	Mrd, kNm	0,7*Mrd, kNm	Crack control Mstsl, kNm	Pastabos	x	Ksi	Ksi Lim
ø 10	200	51	393	25	17	24	Bazinis finklas	12	0,070	0,617
ø 12	200	52	565	35	24	30	-	17	0,100	0,617
ø 16	200	54	1005	58	41	48	-	30	0,178	0,617
ø 10	100	51	785	48	33	39	-	24	0,139	0,617
ø 12	100	52	1130	66	46	55	-	34	0,201	0,617
ø 10 / ø 12	200 / 200	52	958	57	40	46	-	29	0,170	0,617



PERDANGOS LAIKOMOJI GALIA pagal
EN 1992-1-1: Eurocode 2 „Gelžbetoninių konstrukcijų projektavimas“

Perdangos storis	250 mm
Apsauginis betono sluoksnis	30 mm
Didžiausias arm. strypas kita kryptimi	20 mm
Betono klasė	C30/37
Plyšio plotis	0,3 mm
Armaturės klasė	B500B

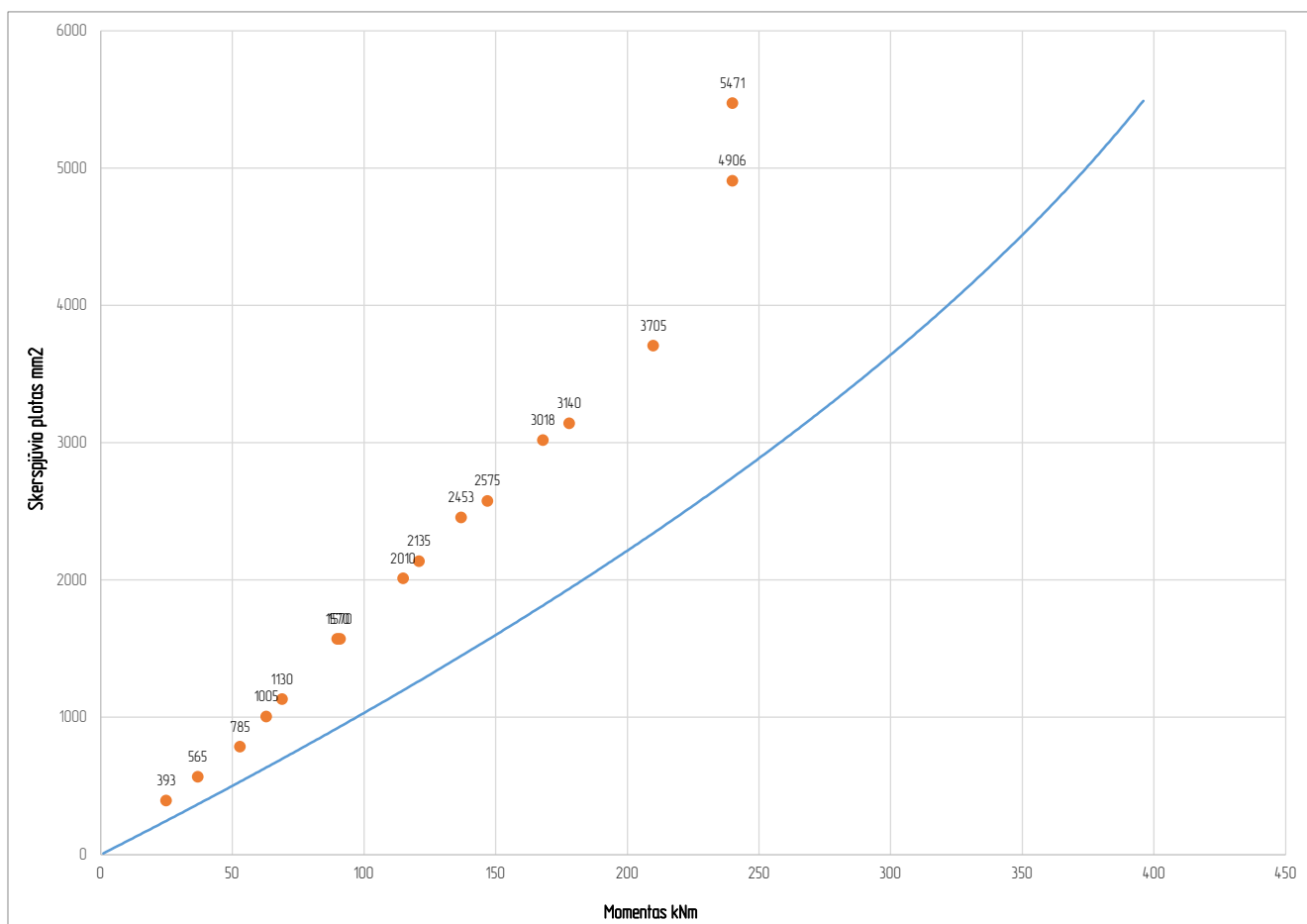
Diametras, mm	Žingsnis, mm	Atstumas iki armatūros centro, mm	Skerspjūvio plotas, mm ²	Mrd, kNm	0,7*Mrd, kNm	Crack control M _{stst} , kNm	Pastabos	x	Ksi	Ksi lim
ø 10	200	55	393	32	23	25	-	12	0,054	0,617
ø 12	200	56	565	46	32	36	Bazinis tinklas	17	0,078	0,617
ø 16	200	58	1005	79	55	55	-	30	0,138	0,617
ø 20	200	60	1570	117	82	78	-	47	0,215	0,617
ø 10	100	55	785	63	44	47	-	24	0,108	0,617
ø 12	100	56	1130	89	62	61	-	34	0,155	0,617
ø 16	100	58	2010	147	103	99	-	61	0,276	0,617
ø 20	100	60	3140	208	145	145	-	95	0,431	0,617
ø 12 /ø 16	200 /200	58	1570	118	83	79	-	47	0,215	0,617
ø 12 /ø 20	200 /200	60	2135	152	107	103	-	64	0,293	0,617
ø 12 /ø 16	200 /100	58	2575	180	126	125	-	78	0,353	0,617
ø 12 /ø 20	200 /100	60	3705	234	164	145	-	112	0,509	0,617



PERDANGOS LAIKOMOJI GALIA pagal
EN 1992-1-1: Eurocode 2 „Gelžbetoninių konstrukcijų projektavimas“

Perdangos storis	300 mm
Apsauginis betono sluoksnis	30 mm
Didžiausias arm. strypas kita kryptimi	25 mm
Betono klasė	C30/37
Plyšio plotis	0,3 mm
Armaturės klasė	B500B

Diametras, mm	Žingsnis, mm	Atstumas iki armatūros centro, mm	Skerspjūvio plotas, mm ²	Mrd, kNm	0,7*Mrd, kNm	Crack control M _{stst} , kNm	Pastabos	x	Ksi	Ksi lim
ø 10	200	60	393	40	28	25	-	12	0,044	0,617
ø 12	200	61	565	57	40	37	Bazinis tinklas	17	0,063	0,617
ø 16	200	63	1005	98	69	63	-	30	0,112	0,617
ø 20	200	65	1570	147	103	90	-	47	0,176	0,617
ø 25	200	68	2453	216	151	137	-	74	0,274	0,617
ø 10	100	60	785	79	55	53	-	24	0,088	0,617
ø 12	100	61	1130	111	78	69	-	34	0,126	0,617
ø 16	100	63	2010	186	130	115	-	61	0,225	0,617
ø 20	100	65	3140	269	188	178	-	95	0,351	0,617
ø 25	100	68	4906	370	259	240	-	148	0,549	0,617
ø 12 / ø 16	200 / 200	63	1570	149	104	91	-	47	0,176	0,617
ø 12 / ø 20	200 / 200	65	2135	194	136	121	-	64	0,239	0,617
ø 12 / ø 25	200 / 200	68	3018	257	180	168	-	91	0,338	0,617
ø 12 / ø 16	200 / 100	63	2575	231	161	147	-	78	0,288	0,617
ø 12 / ø 20	200 / 100	65	3705	306	215	210	-	112	0,414	0,617
ø 12 / ø 25	200 / 100	68	5471	396	277	240	-	165	0,612	0,617

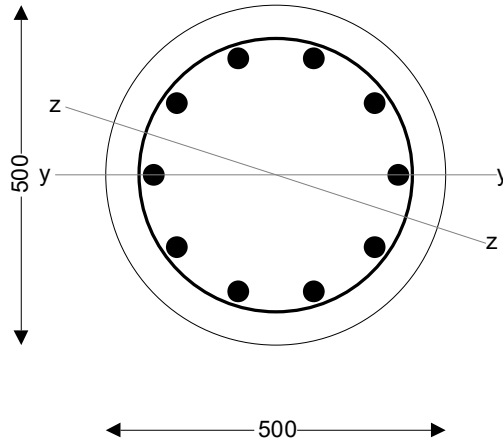


Project Viesasis paviljonas				Job no. ARM 5	
Calcs for Kolona d500				Start page no./Revision 1	
Calcs by A.V.	Calcs date 2024-09-12	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date

RC COLUMN DESIGN

In accordance with EN1992-1-1:2004 incorporating Corrigendum January 2008 and the UK national annex

Tedds calculation version 1.2.13



10 no. 32 mm diameter longitudinal bars
10 mm diameter links
Max link spacing 400 mm generally, 240 mm for
500 mm above and below slab/beam and at laps

Column input details

Column geometry

Overall diameter $h = 500$ mm

Stability in the z direction **Braced**

Stability in the y direction **Braced**

Concrete details

Concrete strength class **C50/60**

Partial safety factor for concrete (2.4.2.4(1)) $\gamma_c = 1.50$

Coefficient α_{cc} (3.1.6(1)) $\alpha_{cc} = 0.85$

Maximum aggregate size $d_g = 20$ mm

Reinforcement details

Nominal cover to links $c_{nom} = 44$ mm

Longitudinal bar diameter $\phi = 32$ mm

Link diameter $\phi_v = 10$ mm

Total number of longitudinal bars $N = 10$

Area of longitudinal reinforcement $A_s = N \times \pi \times \phi^2 / 4 = 8042$ mm²

Characteristic yield strength $f_{yk} = 500$ N/mm²

Partial safety factor for reinf (2.4.2.4(1)) $\gamma_s = 1.15$

Modulus of elasticity of reinf (3.2.7(4)) $E_s = 200$ kN/mm²

Fire resistance details

Fire resistance period $R = 180$ min

Exposure to fire **Exposed on more than one side**

Ratio of fire design axial load to design resistance $\mu_{fi} = 0.70$

Axial load and bending moments from frame analysis

Design axial load $N_{Ed} = 5000.0$ kN

Project Viesasis paviljonas				Job no. ARM 6	
Calcs for Kolona d500				Start page no./Revision 2	
Calcs by A.V.	Calcs date 2024-09-12	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date

Moment about y axis at top	$M_{topy} = -15.0$ kNm
Moment about y axis at bottom	$M_{btmy} = 10.0$ kNm
Moment about z axis at top	$M_{topz} = 325.0$ kNm
Moment about z axis at bottom	$M_{btmz} = -115.0$ kNm

Column effective lengths

Effective length for buckling about y axis	$l_{oy} = 3500$ mm
Effective length for buckling about z axis	$l_{oz} = 3500$ mm

Calculated column properties

Concrete properties

Area of concrete	$A_c = \pi \times h^2 / 4 = 196350$ mm ²
Characteristic compression cylinder strength	$f_{ck} = 50$ N/mm ²
Design compressive strength (3.1.6(1))	$f_{cd} = \alpha_{cc} \times f_{ck} / \gamma_c = 28.3$ N/mm ²
Mean value of cylinder strength (Table 3.1)	$f_{cm} = f_{ck} + 8$ MPa = 58.0 N/mm ²
Secant modulus of elasticity (Table 3.1)	$E_{cm} = 22000$ MPa $\times (f_{cm} / 10 \text{ MPa})^{0.3} = 37.3$ kN/mm ²

Rectangular stress block factors

Depth factor (3.1.7(3))	$\lambda_{sb} = 0.8$
Stress factor (3.1.7(3))	$\eta = 0.9$

Strain limits

Compression strain limit (Table 3.1)	$\epsilon_{cu3} = 0.00350$
Pure compression strain limit (Table 3.1)	$\epsilon_{c3} = 0.00175$

Design yield strength of reinforcement

Design yield strength (3.2.7(2))	$f_{yd} = f_{yk} / \gamma_s = 434.8$ N/mm ²
----------------------------------	--

Check nominal cover for fire and bond requirements

Min. cover reqd for bond (to links) (4.4.1.2(3))	$c_{min,b} = \max(\phi_v, \phi - \phi_v) = 22$ mm
Min axis distance for fire (EN1992-1-2 T 5.2a)	$a_{fi} = 70$ mm
Allowance for deviations from min cover (4.4.1.3)	$\Delta C_{dev} = 10$ mm
Min allowable nominal cover	$C_{nom_min} = \max(a_{fi} - \phi / 2 - \phi_v, c_{min,b} + \Delta C_{dev}) = 44.0$ mm

PASS - the nominal cover equals the minimum required

Effective depth and inertia of bars for bending about y axis

For the purposes of determining the bending capacity and interaction diagrams in this Tedds calculation, bending about the y axis is taken to be when there are two furthest equidistant bars on each side of the column centreline. Bending about the z axis is taken to be when there is one furthest bar on each side of the column centreline.

Area per bar	$A_{bar} = \pi \times \phi^2 / 4 = 804$ mm ²
Radial dist from column centre to longitudinal bar	$r_1 = h / 2 - C_{nom} - \phi_v - \phi / 2 = 180.0$ mm
Subtended angle between adjacent bars	$\alpha = (360 \text{ deg}) / N = 36.0$ deg
Layer 1	$d_{y1} = h / 2 + r_1 \times \cos(\alpha / 2) = 421.2$ mm
2nd moment of area of reinf about y axis	$I_{y1} = 2 \times A_{bar} \times (d_{y1} - h / 2)^2 = 4714$ cm ⁴
Layer 2	$d_{y2} = h / 2 + r_1 \times \cos[(2 - 1) \times \alpha + \alpha / 2] = 355.8$ mm
2nd moment of area of reinf about y axis	$I_{y2} = 2 \times A_{bar} \times (d_{y2} - h / 2)^2 = 1801$ cm ⁴
Layer 3	$d_{y3} = h / 2 + r_1 \times \cos[(3 - 1) \times \alpha + \alpha / 2] = 250.0$ mm
2nd moment of area of reinf about y axis	$I_{y3} = 2 \times A_{bar} \times (d_{y3} - h / 2)^2 = 0$ cm ⁴
Layer 4	$d_{y4} = h / 2 + r_1 \times \cos[(4 - 1) \times \alpha + \alpha / 2] = 144.2$ mm
2nd moment of area of reinf about y axis	$I_{y4} = 2 \times A_{bar} \times (d_{y4} - h / 2)^2 = 1801$ cm ⁴

Library item - Depth layer 1 y circ case 2

Project				Job no.	
Viesasis paviljonas				ARM 7	
Calcs for				Start page no./Revision	
Kolona d500				3	
Calcs by	Calcs date	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date
A.V.	2024-09-12				

Layer 5 $d_{y5} = h / 2 + n \times \cos[(5 - 1) \times \alpha + \alpha / 2] = 78.8 \text{ mm}$
 2nd moment of area of reinf about y axis $I_{y5} = 2 \times A_{\text{bar}} \times (d_{y5} - h / 2)^2 = 4714 \text{ cm}^4$
 Total 2nd moment of area of reinf about y axis $I_{sy} = 13029 \text{ cm}^4$
 Radius of gyration of reinf about y axis $i_{sy} = \sqrt{I_{sy} / A_s} = 127 \text{ mm}$
 Effective depth about y axis (5.8.8.3(2)) $d_y = h / 2 + i_{sy} = 377 \text{ mm}$

Effective depth of bars for bending about z axis

Layer 1 (tension face) $d_{z1} = h / 2 + n = 430.0 \text{ mm}$
 2nd moment of area of reinf about z axis $I_{z1} = A_{\text{bar}} \times (d_{z1} - h / 2)^2 = 2606 \text{ cm}^4$
 Layer 2 $d_{z2} = h / 2 + n \times \cos[(2 - 1) \times \alpha] = 395.6 \text{ mm}$
 2nd moment of area of reinf about z axis $I_{z2} = 2 \times A_{\text{bar}} \times (d_{z2} - h / 2)^2 = 3411 \text{ cm}^4$
 Layer 3 $d_{z3} = h / 2 + n \times \cos[(3 - 1) \times \alpha] = 305.6 \text{ mm}$
 2nd moment of area of reinf about z axis $I_{z3} = 2 \times A_{\text{bar}} \times (d_{z3} - h / 2)^2 = 498 \text{ cm}^4$
 Layer 4 $d_{z4} = h / 2 + n \times \cos[(4 - 1) \times \alpha] = 194.4 \text{ mm}$
 2nd moment of area of reinf about z axis $I_{z4} = 2 \times A_{\text{bar}} \times (d_{z4} - h / 2)^2 = 498 \text{ cm}^4$
 Layer 5 $d_{z5} = h / 2 + n \times \cos[(5 - 1) \times \alpha] = 104.4 \text{ mm}$
 2nd moment of area of reinf about z axis $I_{z5} = 2 \times A_{\text{bar}} \times (d_{z5} - h / 2)^2 = 3411 \text{ cm}^4$
 Layer 6 $d_{z6} = h / 2 + n \times \cos[(6 - 1) \times \alpha] = 70.0 \text{ mm}$
 2nd moment of area of reinf about z axis $I_{z6} = 1 \times A_{\text{bar}} \times (d_{z6} - h / 2)^2 = 2606 \text{ cm}^4$
 Total 2nd moment of area of reinf about z axis $I_{sz} = 13029 \text{ cm}^4$
 Radius of gyration of reinf about z axis $i_{sz} = \sqrt{I_{sz} / A_s} = 127 \text{ mm}$
 Effective depth about z axis (5.8.8.3(2)) $d_z = b / 2 + i_{sz} = 377 \text{ mm}$

Column slenderness about y axis

Radius of gyration $i_y = h / 4 = 12.5 \text{ cm}$
 Slenderness ratio (5.8.3.2(1)) $\lambda_y = l_{0y} / i_y = 28.0$

Column slenderness about z axis

Radius of gyration $i_z = h / 4 = 12.5 \text{ cm}$
 Slenderness ratio (5.8.3.2(1)) $\lambda_z = l_{0z} / i_z = 28.0$

Design bending moments

Frame analysis moments about y axis combined with moments due to imperfections (cl. 5.2 & 6.1(4))

Ecc. due to geometric imperfections (y axis) $e_{iy} = l_{0y} / 400 = 8.8 \text{ mm}$
 Min end moment about y axis $M_{01y} = \min(\text{abs}(M_{\text{topy}}), \text{abs}(M_{\text{btmy}})) + e_{iy} \times N_{\text{Ed}} = 53.8 \text{ kNm}$
 Max end moment about y axis $M_{02y} = \max(\text{abs}(M_{\text{topy}}), \text{abs}(M_{\text{btmy}})) + e_{iy} \times N_{\text{Ed}} = 58.8 \text{ kNm}$

Slenderness limit for buckling about y axis (cl. 5.8.3.1)

Factor A $A = 0.7$
 Mechanical reinforcement ratio $\omega = A_s \times f_{yd} / (A_c \times f_{cd}) = 0.629$
 Factor B $B = \sqrt{1 + 2 \times \omega} = 1.502$
 Moment ratio $r_{my} = 1.000$
 Factor C $C_y = 1.7 - r_{my} = 0.700$
 Relative normal force $n = N_{\text{Ed}} / (A_c \times f_{cd}) = 0.899$
 Slenderness limit $\lambda_{limy} = 20 \times A \times B \times C_y / \sqrt{n} = 15.5$

$\lambda_y > \lambda_{limy}$ - Second order effects must be considered

Frame analysis moments about z axis combined with moments due to imperfections (cl. 5.2 & 6.1(4))

Ecc. due to geometric imperfections (z axis) $e_{iz} = l_{0z} / 400 = 8.8 \text{ mm}$

Project Viesasis paviljonas				Job no. ARM 8	
Calcs for Kolona d500				Start page no./Revision 4	
Calcs by A.V.	Calcs date 2024-09-12	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date

Min end moment about z axis $M_{01z} = \min(\text{abs}(M_{\text{topz}}), \text{abs}(M_{\text{btmz}})) + e_{iz} \times N_{Ed} = \mathbf{158.8 \text{ kNm}}$

Max end moment about z axis $M_{02z} = \max(\text{abs}(M_{\text{topz}}), \text{abs}(M_{\text{btmz}})) + e_{iz} \times N_{Ed} = \mathbf{368.8 \text{ kNm}}$

Slenderness limit for buckling about y axis (cl. 5.8.3.1)

Factor A $A = \mathbf{0.7}$

Mechanical reinforcement ratio $\omega = A_s \times f_{yd} / (A_c \times f_{cd}) = \mathbf{0.629}$

Factor B $B = \sqrt{(1 + 2 \times \omega)} = \mathbf{1.502}$

Moment ratio $\Gamma_{mz} = -1.0 \times M_{01z} / M_{02z} = \mathbf{-0.431}$

Factor C $C_z = 1.7 - \Gamma_{mz} = \mathbf{2.131}$

Relative normal force $n = N_{Ed} / (A_c \times f_{cd}) = \mathbf{0.899}$

Slenderness limit $\lambda_{limz} = 20 \times A \times B \times C_z / \sqrt{n} = \mathbf{47.3}$

$\lambda_z < \lambda_{limz}$ - **Second order effects may be ignored**

Local second order bending moment about y axis (cl. 5.8.8.2 & 5.8.8.3)

Relative humidity of ambient environment $RH = \mathbf{80 \%}$

Column perimeter in contact with atmosphere $u = \mathbf{1571 \text{ mm}}$

Age of concrete at loading $t_0 = \mathbf{28 \text{ day}}$

Parameter n_u $n_u = 1 + \omega = \mathbf{1.629}$

Approx value of n at max moment of resistance $n_{bal} = \mathbf{0.4}$

Axial load correction factor $K_r = \min(1.0, (n_u - n) / (n_u - n_{bal})) = \mathbf{0.594}$

Reinforcement design strain $\epsilon_{yd} = f_{yd} / E_s = \mathbf{0.00217}$

Basic curvature $\text{curve}_{\text{basic}_y} = \epsilon_{yd} / (0.45 \times d_y) = \mathbf{0.0000128 \text{ mm}^{-1}}$

Notional size of column $h_0 = 2 \times A_c / u = \mathbf{250 \text{ mm}}$

Factor α_1 (Annex B.1(1)) $\alpha_1 = (35 \text{ MPa} / f_{cm})^{0.7} = \mathbf{0.702}$

Factor α_2 (Annex B.1(1)) $\alpha_2 = (35 \text{ MPa} / f_{cm})^{0.2} = \mathbf{0.904}$

Relative humidity factor (Annex B.1(1)) $\phi_{RH} = [1 + ((1 - RH / 100\%) / (0.1 \text{ mm}^{-1/3} \times (h_0)^{1/3}))] \times \alpha_1 \times \alpha_2 = \mathbf{1.105}$

Concrete strength factor (Annex B.1(1)) $\beta_{fcm} = 16.8 \times (1 \text{ MPa})^{1/2} / \sqrt{f_{cm}} = \mathbf{2.206}$

Concrete age factor (Annex B.1(1)) $\beta_{t0} = 1 / (0.1 + (t_0 / 1 \text{ day})^{0.2}) = \mathbf{0.488}$

Notional creep coefficient (Annex B.1(1)) $\phi_0 = \phi_{RH} \times \beta_{fcm} \times \beta_{t0} = \mathbf{1.191}$

Final creep development factor (at $t = \infty$) $\beta_{c\infty} = \mathbf{1.0}$

Final creep coefficient (Annex B.1(1)) $\phi_{\infty} = \phi_0 \times \beta_{c\infty} = \mathbf{1.191}$

Ratio of SLS to ULS moments $\Gamma_{My} = \mathbf{0.80}$

Effective creep ratio $\phi_{efy} = \phi_{\infty} \times \Gamma_{My} = \mathbf{0.953}$

Factor β $\beta_y = 0.35 + f_{ck} / 200 \text{ MPa} - \lambda_y / 150 = \mathbf{0.413}$

Creep factor $K_{\phi y} = \max(1.0, 1 + \beta_y \times \phi_{efy}) = \mathbf{1.394}$

Modified curvature $\text{curve}_{\text{mod}_y} = K_r \times K_{\phi y} \times \text{curve}_{\text{basic}_y} = \mathbf{0.0000106 \text{ mm}^{-1}}$

Curvature distribution factor $c = \mathbf{10}$

Deflection $e_{2y} = \text{curve}_{\text{mod}_y} \times l_0^2 / c = \mathbf{13.0 \text{ mm}}$

Nominal 2nd order moment $M_{2y} = N_{Ed} \times e_{2y} = \mathbf{64.9 \text{ kNm}}$

Design bending moment about y axis (cl. 5.8.8.2 & 6.1(4))

Equivalent moment from frame analysis $M_{0ey} = \max(0.6 \times M_{02y} - 0.4 \times M_{01y}, 0.4 \times M_{02y}) = \mathbf{23.5 \text{ kNm}}$

Design moment $M_{Edy} = \max(M_{02y}, M_{0ey} + M_{2y}, M_{01y} + 0.5 \times M_{2y}, N_{Ed} \times \max(h/30, 20 \text{ mm}))$
 $M_{Edy} = \mathbf{100.0 \text{ kNm}}$

Design moment about z axis $M_{Edz} = \max(M_{02z}, N_{Ed} \times \max(b/30, 20 \text{ mm})) = \mathbf{368.8 \text{ kNm}}$

Resultant design bending moment for a circular column

Resultant design moment $M_{Ed} = \sqrt{(M_{Edy}^2 + M_{Edz}^2)} = \mathbf{382.1 \text{ kNm}}$

Project				Job no.	
Viesasis paviljonas				ARM 9	
Calcs for				Start page no./Revision	
Kolona d500				5	
Calcs by	Calcs date	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date
A.V.	2024-09-12				

Axial load capacity with zero moment

Strain with uniform compression (Fig. 6.1)

$$\varepsilon_0 = \varepsilon_{c3} = \mathbf{0.00175}$$

Stress in reinforcement

$$\sigma_0 = \min(\varepsilon_0 \times E_s, f_{yd}) = \mathbf{350.0 \text{ N/mm}^2}$$

Axial load capacity

$$N_{Rd0} = (A_s \times \sigma_0) + (A_c - A_s) \times \eta \times f_{cd} = \mathbf{7616.7 \text{ kN}}$$

Axial and bending capacity with zero strain in tension face reinforcement (bending about y axis)

Moment of resistance of concrete

Depth to neutral axis

$$y_1 = d_{y1} = \mathbf{421.2 \text{ mm}}$$

Depth of stress block

$$d_{sby1} = \min(\lambda_{sb} \times y_1, h) = \mathbf{337.0 \text{ mm}}$$

Depth of concrete in tension

$$d_{sbyt1} = h - d_{sby1} = \mathbf{163.0 \text{ mm}}$$

Half angle subtended by tension concrete

$$\theta_{sbyt1} = \arccos(1 - 2 \times d_{sbyt1} / h) = \mathbf{69.6 \text{ deg}}$$

Angle in radians

$$\theta_{sbyt1_rad} = \theta_{sbyt1} / 90 \text{ deg} \times \pi / 2 = \mathbf{1.216}$$

Area of tension concrete

$$A_{sbyt1} = (h / 2)^2 \times (\theta_{sbyt1_rad} - \sin(\theta_{sbyt1}) \times \cos(\theta_{sbyt1})) = \mathbf{55592 \text{ mm}^2}$$

Area of compression concrete

$$A_{sby1} = \pi \times h^2 / 4 - A_{sbyt1} = \mathbf{140758 \text{ mm}^2}$$

Centroid of tension conc from column centreline

$$y_{sbyt1} = h \times ((\sin(\theta_{sbyt1}))^3 / (\theta_{sbyt1_rad} - \sin(\theta_{sbyt1}) \times \cos(\theta_{sbyt1}))) / 3 = \mathbf{154.4 \text{ mm}}$$

Centroid of comp conc above col cl from col cl

$$y_{sby11} = 2 \times h / (3 \times \pi) = \mathbf{106.1 \text{ mm}}$$

Area of comp conc above col cl

$$A_{sby11} = \pi \times h^2 / 8 = \mathbf{98175 \text{ mm}^2}$$

Area of comp conc below col cl

$$A_{sby21} = A_{sby1} - A_{sby11} = \mathbf{42583 \text{ mm}^2}$$

Centroid of comp conc below col cl from col cl

$$y_{sby21} = (A_{sby11} \times y_{sby11} - A_{sby21} \times y_{sby21}) / A_{sby21} = \mathbf{43.0 \text{ mm}}$$

Centroid of stress block from column centreline

$$y_{sby1} = (A_{sby11} \times y_{sby11} - A_{sby21} \times y_{sby21}) / A_{sby1} = \mathbf{61.0 \text{ mm}}$$

Concrete compression force

$$F_{yc1} = \eta \times f_{cd} \times A_{sby1} = \mathbf{3589.3 \text{ kN}}$$

Concrete moment of resistance

$$M_{yc1} = F_{yc1} \times y_{sby1} = \mathbf{218.9 \text{ kNm}}$$

Moment of resistance of reinforcement

Strain in layer 1

$$\varepsilon_{y11} = \varepsilon_{cu3} \times (1 - d_{y1} / y_1) = \mathbf{0.00000}$$

Force in layer 1

$$F_{y11} = 2 \times A_{bar} \times \min(f_{yd}, E_s \times \varepsilon_{y11}) = \mathbf{0.0 \text{ kN}}$$

Moment of resistance of layer 1

$$M_{Rdy11} = F_{y11} \times (h / 2 - d_{y1}) = \mathbf{0.0 \text{ kNm}}$$

Strain in layer 2

$$\varepsilon_{y21} = \varepsilon_{cu3} \times (1 - d_{y2} / y_1) = \mathbf{0.00054}$$

Force in layer 2

$$F_{y21} = 2 \times A_{bar} \times \min(f_{yd}, E_s \times \varepsilon_{y21}) = \mathbf{174.8 \text{ kN}}$$

Moment of resistance of layer 2

$$M_{Rdy21} = F_{y21} \times (h / 2 - d_{y2}) = \mathbf{-18.5 \text{ kNm}}$$

Strain in layer 3

$$\varepsilon_{y31} = \varepsilon_{cu3} \times (1 - d_{y3} / y_1) = \mathbf{0.00142}$$

Force in layer 3

$$F_{y31} = 2 \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \varepsilon_{y31}) - \eta \times f_{cd}] = \mathbf{416.6 \text{ kN}}$$

Moment of resistance of layer 3

$$M_{Rdy31} = F_{y31} \times (h / 2 - d_{y3}) = \mathbf{0.0 \text{ kNm}}$$

Strain in layer 4

$$\varepsilon_{y41} = \varepsilon_{cu3} \times (1 - d_{y4} / y_1) = \mathbf{0.00230}$$

Force in layer 4

$$F_{y41} = 2 \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \varepsilon_{y41}) - \eta \times f_{cd}] = \mathbf{658.3 \text{ kN}}$$

Moment of resistance of layer 4

$$M_{Rdy41} = F_{y41} \times (h / 2 - d_{y4}) = \mathbf{69.7 \text{ kNm}}$$

Strain in layer 5

$$\varepsilon_{y51} = \varepsilon_{cu3} \times (1 - d_{y5} / y_1) = \mathbf{0.00285}$$

Force in layer 5

$$F_{y51} = 2 \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \varepsilon_{y51}) - \eta \times f_{cd}] = \mathbf{658.3 \text{ kN}}$$

Moment of resistance of layer 5

$$M_{Rdy51} = F_{y51} \times (h / 2 - d_{y5}) = \mathbf{112.7 \text{ kNm}}$$

Combined axial load and moment resistance

Axial load capacity

$$N_{Rdy1} = \mathbf{5497.4 \text{ kN}}$$

Moment of resistance about y axis

$$M_{Rdy1} = \mathbf{382.8 \text{ kNm}}$$

Axial and bending capacity with concrete at ultimate strain and tension steel at yield (bending about y axis)

This is often referred to as the 'balance failure point'.

Project				Job no.	
Viesasis paviljonas				ARM 10	
Calcs for				Start page no./Revision	
Kolona d500				6	
Calcs by	Calcs date	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date
A.V.	2024-09-12				

Moment of resistance of concrete

Strain in tension reinforcement	$\varepsilon_{y12} = f_{yd} / E_s = \mathbf{0.00217}$
Depth to neutral axis	$y_2 = d_{y1} \times (\varepsilon_{cu3} / (\varepsilon_{cu3} + \varepsilon_{y12})) = \mathbf{259.8}$ mm
Depth of stress block	$d_{sby2} = \min(\lambda_{sb} \times y_2, h) = \mathbf{207.9}$ mm
Half angle subtended by stress block	$\theta_{sby2} = \arccos(1 - 2 \times d_{sby2} / h) = \mathbf{80.3}$ deg
Angle in radians	$\theta_{sby2_rad} = \theta_{sby2} / 90 \text{ deg} \times \pi / 2 = \mathbf{1.401}$
Area of stress block	$A_{sby2} = (h / 2)^2 \times (\theta_{sby2_rad} - \sin(\theta_{sby2}) \times \cos(\theta_{sby2})) = \mathbf{77201}$ mm ²
Centroid of stress block from column centreline mm	$y_{sby2} = h \times ((\sin(\theta_{sby2}))^3 / (\theta_{sby2_rad} - \sin(\theta_{sby2}) \times \cos(\theta_{sby2}))) / 3 = \mathbf{129.2}$
Concrete compression force	$F_{yc2} = \eta \times f_{cd} \times A_{sby2} = \mathbf{1968.6}$ kN
Concrete moment of resistance	$M_{yc2} = F_{yc2} \times y_{sby2} = \mathbf{254.4}$ kNm

Moment of resistance of reinforcement

Strain in layer 1	$\varepsilon_{y12} = \varepsilon_{cu3} \times (1 - d_{y1} / y_2) = \mathbf{-0.00217}$
Force in layer 1	$F_{y12} = 2 \times A_{bar} \times \min(f_{yd}, E_s \times \varepsilon_{y12}) = \mathbf{-699.3}$ kN
Moment of resistance of layer 1	$M_{Rdy12} = F_{y12} \times (h / 2 - d_{y1}) = \mathbf{119.7}$ kNm
Strain in layer 2	$\varepsilon_{y22} = \varepsilon_{cu3} \times (1 - d_{y2} / y_2) = \mathbf{-0.00129}$
Force in layer 2	$F_{y22} = 2 \times A_{bar} \times \min(f_{yd}, E_s \times \varepsilon_{y22}) = \mathbf{-416.0}$ kN
Moment of resistance of layer 2	$M_{Rdy22} = F_{y22} \times (h / 2 - d_{y2}) = \mathbf{44.0}$ kNm
Strain in layer 3	$\varepsilon_{y32} = \varepsilon_{cu3} \times (1 - d_{y3} / y_2) = \mathbf{0.00013}$
Force in layer 3	$F_{y32} = 2 \times A_{bar} \times \min(f_{yd}, E_s \times \varepsilon_{y32}) = \mathbf{42.5}$ kN
Moment of resistance of layer 3	$M_{Rdy32} = F_{y32} \times (h / 2 - d_{y3}) = \mathbf{0.0}$ kNm
Strain in layer 4	$\varepsilon_{y42} = \varepsilon_{cu3} \times (1 - d_{y4} / y_2) = \mathbf{0.00156}$
Force in layer 4	$F_{y42} = 2 \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \varepsilon_{y42}) - \eta \times f_{cd}] = \mathbf{460.0}$ kN
Moment of resistance of layer 4	$M_{Rdy42} = F_{y42} \times (h / 2 - d_{y4}) = \mathbf{48.7}$ kNm
Strain in layer 5	$\varepsilon_{y52} = \varepsilon_{cu3} \times (1 - d_{y5} / y_2) = \mathbf{0.00244}$
Force in layer 5	$F_{y52} = 2 \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \varepsilon_{y52}) - \eta \times f_{cd}] = \mathbf{658.3}$ kN
Moment of resistance of layer 5	$M_{Rdy52} = F_{y52} \times (h / 2 - d_{y5}) = \mathbf{112.7}$ kNm

Combined axial load and moment resistance

Axial load capacity	$N_{Rdy2} = \mathbf{2014.2}$ kN
Moment of resistance about y axis	$M_{Rdy2} = \mathbf{579.5}$ kNm

Moment capacity with zero axial load (about y axis)

Moment of resistance of concrete

By iteration:-

Position of neutral axis	$y_3 = \mathbf{173.2}$ mm
Depth of stress block	$d_{sby3} = \min(\lambda_{sb} \times y_3, h) = \mathbf{138.6}$ mm
Half angle subtended by stress block	$\theta_{sby3} = \arccos(1 - 2 \times d_{sby3} / h) = \mathbf{63.5}$ deg
Angle in radians	$\theta_{sby3_rad} = \theta_{sby3} / 90 \text{ deg} \times \pi / 2 = \mathbf{1.109}$
Area of stress block	$A_{sby3} = (h / 2)^2 \times (\theta_{sby3_rad} - \sin(\theta_{sby3}) \times \cos(\theta_{sby3})) = \mathbf{44359}$ mm ²
Centroid of stress block from column centreline mm	$y_{sby3} = h \times ((\sin(\theta_{sby3}))^3 / (\theta_{sby3_rad} - \sin(\theta_{sby3}) \times \cos(\theta_{sby3}))) / 3 = \mathbf{168.4}$
Concrete compression force	$F_{yc3} = \eta \times f_{cd} \times A_{sby3} = \mathbf{1131.2}$ kN
Moment of resistance	$M_{Rdyc3} = F_{yc3} \times y_{sby3} = \mathbf{190.5}$ kNm

Moment of resistance of reinforcement

Strain in layer 1	$\varepsilon_{y13} = \varepsilon_{cu3} \times (1 - d_{y1} / y_3) = \mathbf{-0.00501}$
-------------------	---

Project Viesasis paviljonas				Job no. ARM 11	
Calcs for Kolona d500				Start page no./Revision 7	
Calcs by A.V.	Calcs date 2024-09-12	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date

Stress in layer 1	$\sigma_{y13} = \max(-1 \times f_{yd}, E_s \times \epsilon_{y13}) = -434.8 \text{ N/mm}^2$
Force in layer 1	$F_{y13} = 2 \times A_{\text{bar}} \times \sigma_{y13} = -699.3 \text{ kN}$
Moment of resistance of layer 1	$M_{Rdy13} = F_{y13} \times (h / 2 - d_{y1}) = 119.7 \text{ kNm}$
Strain in layer 2	$\epsilon_{y23} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{y2} / y_3) = -0.00369$
Stress in layer 2	$\sigma_{y23} = \max(-1 \times f_{yd}, E_s \times \epsilon_{y23}) = -434.8 \text{ N/mm}^2$
Force in layer 2	$F_{y23} = 2 \times A_{\text{bar}} \times \sigma_{y23} = -699.3 \text{ kN}$
Moment of resistance of layer 2	$M_{Rdy23} = F_{y23} \times (h / 2 - d_{y2}) = 74.0 \text{ kNm}$
Strain in layer 3	$\epsilon_{y33} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{y3} / y_3) = -0.00155$
Stress in layer 3	$\sigma_{y33} = \max(-1 \times f_{yd}, E_s \times \epsilon_{y33}) = -310.4 \text{ N/mm}^2$
Force in layer 3	$F_{y33} = 2 \times A_{\text{bar}} \times \sigma_{y33} = -499.3 \text{ kN}$
Moment of resistance of layer 3	$M_{Rdy33} = F_{y33} \times (h / 2 - d_{y3}) = 0.0 \text{ kNm}$
Strain in layer 4	$\epsilon_{y43} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{y4} / y_3) = 0.00059$
Stress in layer 4	$\sigma_{y43} = \min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{y43}) = 117.2 \text{ N/mm}^2$
Force in layer 4	$F_{y43} = 2 \times A_{\text{bar}} \times \sigma_{y43} = 188.5 \text{ kN}$
Moment of resistance of layer 4	$M_{Rdy43} = F_{y43} \times (h / 2 - d_{y4}) = 19.9 \text{ kNm}$
Strain in layer 5	$\epsilon_{y53} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{y5} / y_3) = 0.00191$
Stress in layer 5	$\sigma_{y53} = \min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{y53}) - \eta \times f_{cd} = 356.0 \text{ N/mm}^2$
Force in layer 5	$F_{y53} = 2 \times A_{\text{bar}} \times \sigma_{y53} = 572.6 \text{ kN}$
Moment of resistance of layer 5	$M_{Rdy53} = F_{y53} \times (h / 2 - d_{y5}) = 98.0 \text{ kNm}$
Resultant concrete/steel force	$F_{y3} = -5.7 \text{ kN}$

PASS - This is approximately equal to zero (< 0.1% of N_{Rd0})

Combined moment of resistance

Moment of resistance about y axis $M_{Rdy3} = 502.2 \text{ kNm}$

Axial and bending capacity with NA depth 1.25 times that for zero strain in tension face reinf (bending about y axis)

Moment of resistance of concrete

Depth to neutral axis	$y_4 = 1.25 \times d_{y1} = 526.5 \text{ mm}$
Depth of stress block	$d_{sby4} = \min(\lambda_{sb} \times y_4, h) = 421.2 \text{ mm}$
Depth of concrete in tension	$d_{sbyt4} = h - d_{sby4} = 78.8 \text{ mm}$
Half angle subtended by tension concrete	$\theta_{sbyt4} = \arccos(1 - 2 \times d_{sbyt4} / h) = 46.8 \text{ deg}$
Angle in radians	$\theta_{sbyt4_rad} = \theta_{sbyt4} / 90 \text{ deg} \times \pi / 2 = 0.817$
Area of tension concrete	$A_{sbyt4} = (h / 2)^2 \times (\theta_{sbyt4_rad} - \sin(\theta_{sbyt4}) \times \cos(\theta_{sbyt4})) = 19843 \text{ mm}^2$
Area of compression concrete	$A_{sby4} = \pi \times h^2 / 4 - A_{sbyt4} = 176506 \text{ mm}^2$
Centroid of tension conc from column centreline	$y_{sbyt4} = h \times ((\sin(\theta_{sbyt4}))^3 / (\theta_{sbyt4_rad} - \sin(\theta_{sbyt4}) \times \cos(\theta_{sbyt4}))) / 3 = 203.2 \text{ mm}$
Centroid of comp conc above col cl from col cl	$y_{sby14} = 2 \times h / (3 \times \pi) = 106.1 \text{ mm}$
Area of comp conc above col cl	$A_{sby14} = \pi \times h^2 / 8 = 98175 \text{ mm}^2$
Area of comp conc below col cl	$A_{sby24} = A_{sby4} - A_{sby14} = 78332 \text{ mm}^2$
Centroid of comp conc below col cl from col cl	$y_{sby24} = (A_{sby14} \times y_{sby14} - A_{sby24} \times y_{sby24}) / A_{sby24} = 81.5 \text{ mm}$
Centroid of stress block from column centreline	$y_{sby4} = (A_{sby14} \times y_{sby14} - A_{sby24} \times y_{sby24}) / A_{sby4} = 22.8 \text{ mm}$
Concrete compression force (3.1.7(3))	$F_{yc4} = \eta \times f_{cd} \times A_{sby4} = 4500.9 \text{ kN}$
Concrete moment of resistance	$M_{yc4} = F_{yc4} \times y_{sby4} = 102.8 \text{ kNm}$

Moment of resistance of reinforcement

Strain in layer 1	$\epsilon_{y14} = \epsilon_{c3} \times y_4 \times (1 - d_{y1} / y_4) / (y_4 - h \times (1 - \epsilon_{c3} / \epsilon_{cu3})) = 0.00067$
Force in layer 1	$F_{y14} = 2 \times A_{\text{bar}} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{y14}) - \eta \times f_{cd}] = 173.4 \text{ kN}$

Project				Job no.	
Viesasis paviljonas				ARM 12	
Calcs for				Start page no./Revision	
Kolona d500				8	
Calcs by	Calcs date	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date
A.V.	2024-09-12				

Moment of resistance of layer 1	$M_{Rdy14} = F_{y14} \times (h / 2 - d_{y1}) = -29.7 \text{ kNm}$
Strain in layer 2	$\epsilon_{y24} = \epsilon_{c3} \times y_4 \times (1 - d_{y2} / y_4) / (y_4 - h \times (1 - \epsilon_{c3} / \epsilon_{cu3})) = 0.00108$
Force in layer 2	$F_{y24} = 2 \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{y24}) - \eta \times f_{cd}] = 306.5 \text{ kN}$
Moment of resistance of layer 2	$M_{Rdy24} = F_{y24} \times (h / 2 - d_{y2}) = -32.4 \text{ kNm}$
Strain in layer 3	$\epsilon_{y34} = \epsilon_{c3} \times y_4 \times (1 - d_{y3} / y_4) / (y_4 - h \times (1 - \epsilon_{c3} / \epsilon_{cu3})) = 0.00175$
Force in layer 3	$F_{y34} = 2 \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{y34}) - \eta \times f_{cd}] = 522.0 \text{ kN}$
Moment of resistance of layer 3	$M_{Rdy34} = F_{y34} \times (h / 2 - d_{y3}) = 0.0 \text{ kNm}$
Strain in layer 4	$\epsilon_{y44} = \epsilon_{c3} \times y_4 \times (1 - d_{y4} / y_4) / (y_4 - h \times (1 - \epsilon_{c3} / \epsilon_{cu3})) = 0.00242$
Force in layer 4	$F_{y44} = 2 \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{y44}) - \eta \times f_{cd}] = 658.3 \text{ kN}$
Moment of resistance of layer 4	$M_{Rdy44} = F_{y44} \times (h / 2 - d_{y4}) = 69.7 \text{ kNm}$
Strain in layer 5	$\epsilon_{y54} = \epsilon_{c3} \times y_4 \times (1 - d_{y5} / y_4) / (y_4 - h \times (1 - \epsilon_{c3} / \epsilon_{cu3})) = 0.00283$
Force in layer 5	$F_{y54} = 2 \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{y54}) - \eta \times f_{cd}] = 658.3 \text{ kN}$
Moment of resistance of layer 5	$M_{Rdy54} = F_{y54} \times (h / 2 - d_{y5}) = 112.7 \text{ kNm}$

Combined axial load and moment resistance

Axial load capacity	$N_{Rdy4} = 6819.4 \text{ kN}$
Moment of resistance about z axis	$M_{Rdy4} = 223.0 \text{ kNm}$

Axial and bending capacity with zero strain in tension face reinforcement (bending about z axis)

Moment of resistance of concrete

Depth to neutral axis	$Z_1 = d_{z1} = 430.0 \text{ mm}$
Depth of stress block	$d_{sbz1} = \min(\lambda_{sb} \times Z_1, h) = 344.0 \text{ mm}$
Depth of concrete in tension	$d_{sbzt1} = h - d_{sbz1} = 156.0 \text{ mm}$
Half angle subtended by tension concrete	$\theta_{sbzt1} = \arccos(1 - 2 \times d_{sbzt1} / h) = 67.9 \text{ deg}$
Angle in radians	$\theta_{sbzt1_rad} = \theta_{sbzt1} / 90 \text{ deg} \times \pi / 2 = 1.185$
Area of tension concrete	$A_{sbzt1} = (h / 2)^2 \times (\theta_{sbzt1_rad} - \sin(\theta_{sbzt1}) \times \cos(\theta_{sbzt1})) = 52307 \text{ mm}^2$
Area of compression concrete	$A_{sbz1} = \pi \times h^2 / 4 - A_{sbzt1} = 144043 \text{ mm}^2$
Centroid of tension conc from column centreline	$y_{sbzt1} = h \times ((\sin(\theta_{sbzt1}))^3 / (\theta_{sbzt1_rad} - \sin(\theta_{sbzt1}) \times \cos(\theta_{sbzt1}))) / 3 = 158.4 \text{ mm}$
Centroid of comp conc above col cl from col cl	$y_{sbz11} = 2 \times h / (3 \times \pi) = 106.1 \text{ mm}$
Area of comp conc above col cl	$A_{sbz11} = \pi \times h^2 / 8 = 98175 \text{ mm}^2$
Area of comp conc below col cl	$A_{sbz21} = A_{sbz1} - A_{sbz11} = 45868 \text{ mm}^2$
Centroid of comp conc below col cl from col cl	$y_{sbz21} = (A_{sbz11} \times y_{sbz11} - A_{sbz21} \times y_{sbz21}) / A_{sbz21} = 46.4 \text{ mm}$
Centroid of stress block from column centreline	$y_{sbz1} = (A_{sbz11} \times y_{sbz11} - A_{sbz21} \times y_{sbz21}) / A_{sbz1} = 57.5 \text{ mm}$
Concrete compression force	$F_{zc1} = \eta \times f_{cd} \times A_{sbz1} = 3673.1 \text{ kN}$
Concrete moment of resistance	$M_{zc1} = F_{zc1} \times y_{sbz1} = 211.3 \text{ kNm}$

Moment of resistance of reinforcement

Strain in layer 1	$\epsilon_{z11} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{z1} / Z_1) = 0.00000$
Effective force in layer 1	$F_{z11} = 1 \times A_{bar} \times \min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{z11}) = 0.0 \text{ kN}$
Moment of resistance of layer 1	$M_{Rdz11} = F_{z11} \times (b / 2 - d_{z1}) = 0.0 \text{ kNm}$
Strain in layer 2	$\epsilon_{z21} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{z2} / Z_1) = 0.00028$
Effective force in layer 2	$F_{z21} = 2 \times A_{bar} \times \min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{z21}) = 90.0 \text{ kN}$
Moment of resistance of layer 2	$M_{Rdz21} = F_{z21} \times (b / 2 - d_{z2}) = -13.1 \text{ kNm}$
Strain in layer 3	$\epsilon_{z31} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{z3} / Z_1) = 0.00101$
Effective force in layer 3	$F_{z31} = 2 \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{z31}) - \eta \times f_{cd}] = 284.7 \text{ kN}$
Moment of resistance of layer 3	$M_{Rdz31} = F_{z31} \times (b / 2 - d_{z3}) = -15.8 \text{ kNm}$
Strain in layer 4	$\epsilon_{z41} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{z4} / Z_1) = 0.00192$

Project Viesasis paviljonas				Job no. ARM 13	
Calcs for Kolona d500				Start page no./Revision 9	
Calcs by A.V.	Calcs date 2024-09-12	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date

Effective force in layer 4	$F_{z41} = 2 \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{z41}) - \eta \times f_{cd}] = \mathbf{576.0 \text{ kN}}$
Moment of resistance of layer 4	$M_{Rdz41} = F_{z41} \times (b / 2 - d_{z4}) = \mathbf{32.0 \text{ kNm}}$
Strain in layer 5	$\epsilon_{z51} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{z5} / Z_1) = \mathbf{0.00265}$
Effective force in layer 5	$F_{z51} = 2 \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{z51}) - \eta \times f_{cd}] = \mathbf{658.3 \text{ kN}}$
Moment of resistance of layer 5	$M_{Rdz51} = F_{z51} \times (b / 2 - d_{z5}) = \mathbf{95.9 \text{ kNm}}$
Strain in layer 6	$\epsilon_{z61} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{z6} / Z_1) = \mathbf{0.00293}$
Effective force in layer 6	$F_{z61} = 1 \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{z61}) - \eta \times f_{cd}] = \mathbf{329.2 \text{ kN}}$
Moment of resistance of layer 6	$M_{Rdz61} = F_{z61} \times (b / 2 - d_{z6}) = \mathbf{59.2 \text{ kNm}}$

Combined axial load and moment resistance

Axial load capacity	$N_{Rdz1} = \mathbf{5611.2 \text{ kN}}$
Moment of resistance about z axis	$M_{Rdz1} = \mathbf{369.5 \text{ kNm}}$

Axial and bending capacity with concrete at ultimate strain and tension steel at yield (bending about z axis)

This is often referred to as the 'balance failure point'.

Moment of resistance of concrete

Strain in tension reinforcement	$\epsilon_{z12} = f_{yd} / E_s = \mathbf{0.00217}$
Depth to neutral axis	$Z_2 = d_{z1} \times (\epsilon_{cu3} / (\epsilon_{cu3} + \epsilon_{z12})) = \mathbf{265.2 \text{ mm}}$
Depth of stress block	$d_{sbz2} = \min(\lambda_{sb} \times Z_2, h) = \mathbf{212.2 \text{ mm}}$
Half angle subtended by stress block	$\theta_{sbz2} = \arccos(1 - 2 \times d_{sbz2} / h) = \mathbf{81.3 \text{ deg}}$
Angle in radians	$\theta_{sbz2_rad} = \theta_{sbz2} / 90 \text{ deg} \times \pi / 2 = \mathbf{1.419}$
Area of stress block	$A_{sbz2} = (h / 2)^2 \times (\theta_{sbz2_rad} - \sin(\theta_{sbz2}) \times \cos(\theta_{sbz2})) = \mathbf{79347 \text{ mm}^2}$
Centroid of stress block from column centreline mm	$y_{sbz2} = h \times ((\sin(\theta_{sbz2}))^3 / (\theta_{sbz2_rad} - \sin(\theta_{sbz2}) \times \cos(\theta_{sbz2}))) / 3 = \mathbf{126.8}$
Concrete compression force	$F_{zc2} = \eta \times f_{cd} \times A_{sbz2} = \mathbf{2023.3 \text{ kN}}$
Concrete moment of resistance	$M_{zc2} = F_{zc2} \times y_{sbz2} = \mathbf{256.6 \text{ kNm}}$

Moment of resistance of reinforcement

Strain in layer 1	$\epsilon_{z12} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{z1} / Z_2) = \mathbf{-0.00217}$
Effective force in layer 1	$F_{z12} = 1 \times A_{bar} \times \min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{z12}) = \mathbf{-349.7 \text{ kN}}$
Moment of resistance of layer 1	$M_{Rdz12} = F_{z12} \times (b / 2 - d_{z1}) = \mathbf{62.9 \text{ kNm}}$
Strain in layer 2	$\epsilon_{z22} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{z2} / Z_2) = \mathbf{-0.00172}$
Effective force in layer 2	$F_{z22} = 2 \times A_{bar} \times \min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{z22}) = \mathbf{-553.4 \text{ kN}}$
Moment of resistance of layer 2	$M_{Rdz22} = F_{z22} \times (b / 2 - d_{z2}) = \mathbf{80.6 \text{ kNm}}$
Strain in layer 3	$\epsilon_{z32} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{z3} / Z_2) = \mathbf{-0.00053}$
Effective force in layer 3	$F_{z32} = 2 \times A_{bar} \times \min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{z32}) = \mathbf{-171.4 \text{ kN}}$
Moment of resistance of layer 3	$M_{Rdz32} = F_{z32} \times (b / 2 - d_{z3}) = \mathbf{9.5 \text{ kNm}}$
Strain in layer 4	$\epsilon_{z42} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{z4} / Z_2) = \mathbf{0.00094}$
Effective force in layer 4	$F_{z42} = 2 \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{z42}) - \eta \times f_{cd}] = \mathbf{259.8 \text{ kN}}$
Moment of resistance of layer 4	$M_{Rdz42} = F_{z42} \times (b / 2 - d_{z4}) = \mathbf{14.5 \text{ kNm}}$
Strain in layer 5	$\epsilon_{z52} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{z5} / Z_2) = \mathbf{0.00212}$
Effective force in layer 5	$F_{z52} = 2 \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{z52}) - \eta \times f_{cd}] = \mathbf{641.9 \text{ kN}}$
Moment of resistance of layer 5	$M_{Rdz52} = F_{z52} \times (b / 2 - d_{z5}) = \mathbf{93.5 \text{ kNm}}$
Strain in layer 6	$\epsilon_{z62} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{z6} / Z_2) = \mathbf{0.00258}$
Effective force in layer 6	$F_{z62} = 1 \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{z62}) - \eta \times f_{cd}] = \mathbf{329.2 \text{ kN}}$
Moment of resistance of layer 6	$M_{Rdz62} = F_{z62} \times (b / 2 - d_{z6}) = \mathbf{59.2 \text{ kNm}}$

Project Viesasis paviljonas				Job no. ARM 14	
Calcs for Kolona d500				Start page no./Revision 10	
Calcs by A.V.	Calcs date 2024-09-12	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date

Combined axial load and moment resistance

Axial load capacity $N_{Rdz2} = 2179.7$ kN

Moment of resistance about z axis $M_{Rdz2} = 576.8$ kNm

Moment capacity with zero axial load (about z axis)

Moment of resistance of concrete

By iteration:-

Position of neutral axis $Z_3 = 174.5$ mm

Depth of stress block $d_{sbz3} = \min(\lambda_{sb} \times Z_3, h) = 139.6$ mm

Half angle subtended by stress block $\theta_{sbz3} = \arccos(1 - 2 \times d_{sbz3} / h) = 63.8$ deg

Angle in radians $\theta_{sbz3_rad} = \theta_{sbz3} / 90 \text{ deg} \times \pi / 2 = 1.113$

Area of stress block $A_{sbz3} = (h / 2)^2 \times (\theta_{sbz3_rad} - \sin(\theta_{sbz3}) \times \cos(\theta_{sbz3})) = 44807$ mm²

Centroid of stress block from column centreline mm $y_{sbz3} = h \times ((\sin(\theta_{sbz3}))^3 / (\theta_{sbz3_rad} - \sin(\theta_{sbz3}) \times \cos(\theta_{sbz3}))) / 3 = 167.9$

Concrete compression force $F_{zc3} = \eta \times f_{cd} \times A_{sbz3} = 1142.6$ kN

Moment of resistance $M_{Rdzc3} = F_{zc3} \times y_{sbz3} = 191.8$ kNm

Moment of resistance of reinforcement

Strain in layer 1 $\epsilon_{z13} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{z1} / Z_3) = -0.00513$

Stress in layer 1 $\sigma_{z13} = \max(-1 \times f_{yd}, E_s \times \epsilon_{z13}) = -434.8$ N/mm²

Force in layer 1 $F_{z13} = 1 \times A_{bar} \times \sigma_{z13} = -349.7$ kN

Moment of resistance of layer 1 $M_{Rdz13} = F_{z13} \times (b / 2 - d_{z1}) = 62.9$ kNm

Strain in layer 2 $\epsilon_{z23} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{z2} / Z_3) = -0.00444$

Stress in layer 2 $\sigma_{z23} = \max(-1 \times f_{yd}, E_s \times \epsilon_{z23}) = -434.8$ N/mm²

Force in layer 2 $F_{z23} = 2 \times A_{bar} \times \sigma_{z23} = -699.3$ kN

Moment of resistance of layer 2 $M_{Rdz23} = F_{z23} \times (b / 2 - d_{z2}) = 101.8$ kNm

Strain in layer 3 $\epsilon_{z33} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{z3} / Z_3) = -0.00263$

Stress in layer 3 $\sigma_{z33} = \max(-1 \times f_{yd}, E_s \times \epsilon_{z33}) = -434.8$ N/mm²

Force in layer 3 $F_{z33} = 2 \times A_{bar} \times \sigma_{z33} = -699.3$ kN

Moment of resistance of layer 3 $M_{Rdz33} = F_{z33} \times (b / 2 - d_{z3}) = 38.9$ kNm

Strain in layer 4 $\epsilon_{z43} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{z4} / Z_3) = -0.00040$

Stress in layer 4 $\sigma_{z43} = \max(-1 \times f_{yd}, E_s \times \epsilon_{z43}) = -80.0$ N/mm²

Force in layer 4 $F_{z43} = 2 \times A_{bar} \times \sigma_{z43} = -128.6$ kN

Moment of resistance of layer 4 $M_{Rdz43} = F_{z43} \times (b / 2 - d_{z4}) = -7.2$ kNm

Strain in layer 5 $\epsilon_{z53} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{z5} / Z_3) = 0.00141$

Stress in layer 5 $\sigma_{z53} = \min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{z53}) - \eta \times f_{cd} = 255.7$ N/mm²

Force in layer 5 $F_{z53} = 2 \times A_{bar} \times \sigma_{z53} = 411.3$ kN

Moment of resistance of layer 5 $M_{Rdz53} = F_{z53} \times (b / 2 - d_{z5}) = 59.9$ kNm

Strain in layer 6 $\epsilon_{z63} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{z6} / Z_3) = 0.00210$

Stress in layer 6 $\sigma_{z63} = \min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{z63}) - \eta \times f_{cd} = 393.6$ N/mm²

Force in layer 6 $F_{z63} = 1 \times A_{bar} \times \sigma_{z63} = 316.6$ kN

Moment of resistance of layer 6 $M_{Rdz63} = F_{z63} \times (b / 2 - d_{z6}) = 57.0$ kNm

Resultant concrete/steel force $F_{z3} = -6.6$ kN

PASS - This is approximately equal to zero (< 0.1% of N_{Rd0})

Combined moment of resistance

Moment of resistance about z axis $M_{Rdz3} = 505.2$ kNm

Project Viesasis paviljonas				Job no. ARM 15	
Calcs for Kolona d500				Start page no./Revision 11	
Calcs by A.V.	Calcs date 2024-09-12	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date

Axial and bending capacity with NA depth 1.25 times that for zero strain in tension face reinf (bending about z axis)

Moment of resistance of concrete

Depth to neutral axis	$Z_4 = 1.25 \times d_{z1} = \mathbf{537.5 \text{ mm}}$
Depth of stress block	$d_{sbz4} = \min(\lambda_{sb} \times Z_4, h) = \mathbf{430.0 \text{ mm}}$
Depth of concrete in tension	$d_{sbzt4} = h - d_{sbz4} = \mathbf{70.0 \text{ mm}}$
Half angle subtended by tension concrete	$\theta_{sbzt4} = \arccos(1 - 2 \times d_{sbzt4} / h) = \mathbf{43.9 \text{ deg}}$
Angle in radians	$\theta_{sbzt4_rad} = \theta_{sbzt4} / 90 \text{ deg} \times \pi / 2 = \mathbf{0.767}$
Area of tension concrete	$A_{sbzt4} = (h / 2)^2 \times (\theta_{sbzt4_rad} - \sin(\theta_{sbzt4}) \times \cos(\theta_{sbzt4})) = \mathbf{16708 \text{ mm}^2}$
Area of compression concrete	$A_{sbz4} = \pi \times h^2 / 4 - A_{sbzt4} = \mathbf{179641 \text{ mm}^2}$
Centroid of tension conc from column centreline	$y_{sbzt4} = h \times ((\sin(\theta_{sbzt4}))^3 / (\theta_{sbzt4_rad} - \sin(\theta_{sbzt4}) \times \cos(\theta_{sbzt4}))) / 3 = \mathbf{208.4 \text{ mm}}$
Centroid of comp conc above col cl from col cl	$y_{sbz14} = 2 \times h / (3 \times \pi) = \mathbf{106.1 \text{ mm}}$
Area of comp conc above col cl	$A_{sbz14} = \pi \times h^2 / 8 = \mathbf{98175 \text{ mm}^2}$
Area of comp conc below col cl	$A_{sbz24} = A_{sbz4} - A_{sbz14} = \mathbf{81466 \text{ mm}^2}$
Centroid of comp conc below col cl from col cl	$y_{sbz24} = (A_{sbz14} \times y_{sbz14} - A_{sbz4} \times y_{sbzt4}) / A_{sbz24} = \mathbf{85.1 \text{ mm}}$
Centroid of stress block from column centreline	$y_{sbz4} = (A_{sbz14} \times y_{sbz14} - A_{sbz24} \times y_{sbz24}) / A_{sbz4} = \mathbf{19.4 \text{ mm}}$
Concrete compression force (3.1.7(3))	$F_{zc4} = \eta \times f_{cd} \times A_{sbz4} = \mathbf{4580.9 \text{ kN}}$
Concrete moment of resistance	$M_{zc4} = F_{zc4} \times y_{sbz4} = \mathbf{88.8 \text{ kNm}}$

Moment of resistance of reinforcement

Strain in layer 1	$\epsilon_{z14} = \epsilon_{c3} \times Z_4 \times (1 - d_{z1} / Z_4) / (Z_4 - b \times (1 - \epsilon_{c3} / \epsilon_{cu3})) = \mathbf{0.00065}$
Force in layer 1	$F_{z14} = 1 \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{z14}) - \eta \times f_{cd}] = \mathbf{84.7 \text{ kN}}$
Moment of resistance of layer 1	$M_{Rdz14} = F_{z14} \times (b / 2 - d_{z1}) = \mathbf{-15.3 \text{ kNm}}$
Strain in layer 2	$\epsilon_{z24} = \epsilon_{c3} \times Z_4 \times (1 - d_{z2} / Z_4) / (Z_4 - b \times (1 - \epsilon_{c3} / \epsilon_{cu3})) = \mathbf{0.00086}$
Force in layer 2	$F_{z24} = 2 \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{z24}) - \eta \times f_{cd}] = \mathbf{236.8 \text{ kN}}$
Moment of resistance of layer 2	$M_{Rdz24} = F_{z24} \times (b / 2 - d_{z2}) = \mathbf{-34.5 \text{ kNm}}$
Strain in layer 3	$\epsilon_{z34} = \epsilon_{c3} \times Z_4 \times (1 - d_{z3} / Z_4) / (Z_4 - b \times (1 - \epsilon_{c3} / \epsilon_{cu3})) = \mathbf{0.00141}$
Force in layer 3	$F_{z34} = 2 \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{z34}) - \eta \times f_{cd}] = \mathbf{413.0 \text{ kN}}$
Moment of resistance of layer 3	$M_{Rdz34} = F_{z34} \times (b / 2 - d_{z3}) = \mathbf{-23.0 \text{ kNm}}$
Strain in layer 4	$\epsilon_{z44} = \epsilon_{c3} \times Z_4 \times (1 - d_{z4} / Z_4) / (Z_4 - b \times (1 - \epsilon_{c3} / \epsilon_{cu3})) = \mathbf{0.00209}$
Force in layer 4	$F_{z44} = 2 \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{z44}) - \eta \times f_{cd}] = \mathbf{630.9 \text{ kN}}$
Moment of resistance of layer 4	$M_{Rdz44} = F_{z44} \times (b / 2 - d_{z4}) = \mathbf{35.1 \text{ kNm}}$
Strain in layer 5	$\epsilon_{z54} = \epsilon_{c3} \times Z_4 \times (1 - d_{z5} / Z_4) / (Z_4 - b \times (1 - \epsilon_{c3} / \epsilon_{cu3})) = \mathbf{0.00264}$
Force in layer 5	$F_{z54} = 2 \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{z54}) - \eta \times f_{cd}] = \mathbf{658.3 \text{ kN}}$
Moment of resistance of layer 5	$M_{Rdz54} = F_{z54} \times (b / 2 - d_{z5}) = \mathbf{95.9 \text{ kNm}}$
Strain in layer 6	$\epsilon_{z64} = \epsilon_{c3} \times Z_4 \times (1 - d_{z6} / Z_4) / (Z_4 - b \times (1 - \epsilon_{c3} / \epsilon_{cu3})) = \mathbf{0.00285}$
Force in layer 6	$F_{z64} = 1 \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{z64}) - \eta \times f_{cd}] = \mathbf{329.2 \text{ kN}}$
Moment of resistance of layer 6	$M_{Rdz64} = F_{z64} \times (b / 2 - d_{z6}) = \mathbf{59.2 \text{ kNm}}$

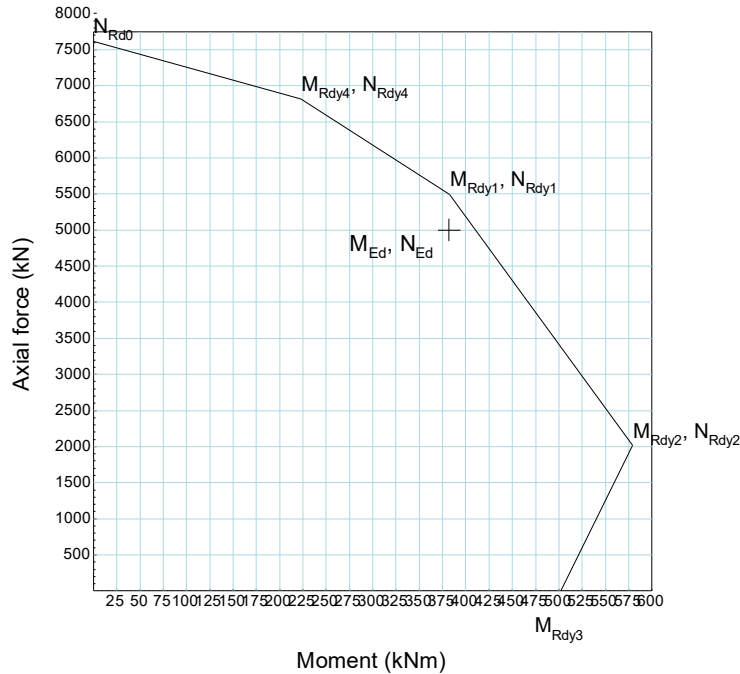
Combined axial load and moment resistance

Axial load capacity	$N_{Rdz4} = \mathbf{6933.8 \text{ kN}}$
Moment of resistance about z axis	$M_{Rdz4} = \mathbf{206.3 \text{ kNm}}$

Project Viesasis paviljonas				Job no. ARM 16	
Calcs for Kolona d500				Start page no./Revision 12	
Calcs by A.V.	Calcs date 2024-09-12	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date

Interaction diagram for bending about y axis

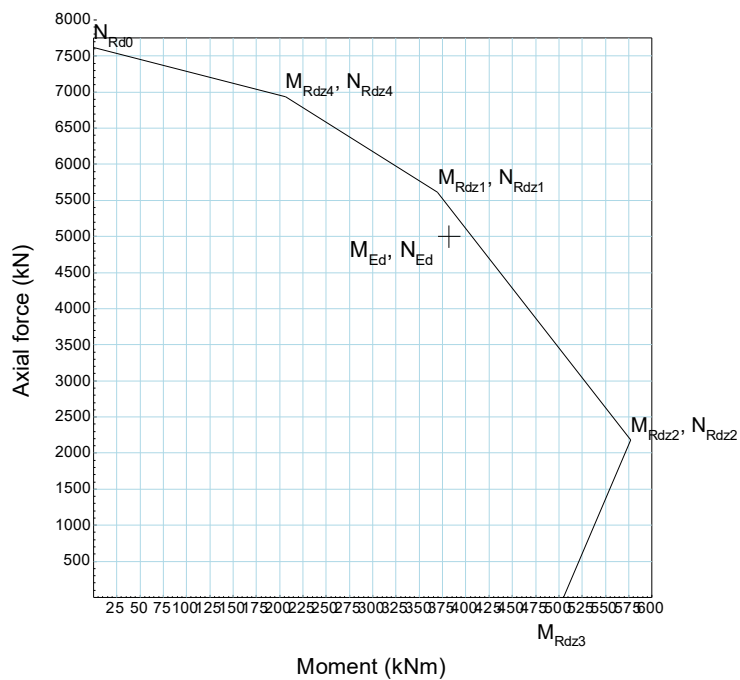
500 mm diameter column, 10 no. 32 mm longitudinal bars



$M_{Rdy1} = 383$ kNm $N_{Rdy1} = 5497$ kN
 $M_{Rdy2} = 579$ kNm $N_{Rdy2} = 2014$ kN
 $M_{Rdy3} = 502$ kNm $N_{Rdy3} = 0$ kN
 $M_{Rdy4} = 223$ kNm $N_{Rdy4} = 6819$ kN

Interaction diagram for bending about z axis

500 mm diameter column, 10 no. 32 mm longitudinal bars



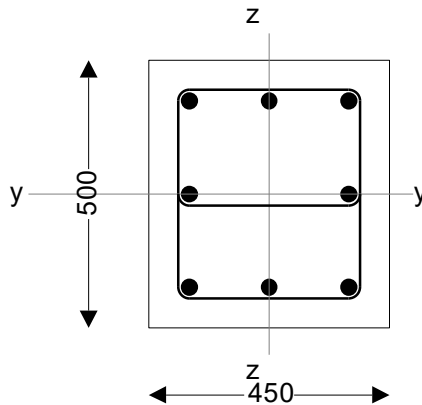
$M_{Rdz1} = 370$ kNm $N_{Rdz1} = 5611$ kN
 $M_{Rdz2} = 577$ kNm $N_{Rdz2} = 2180$ kN
 $M_{Rdz3} = 505$ kNm $N_{Rdz3} = 0$ kN
 $M_{Rdz4} = 206$ kNm $N_{Rdz4} = 6934$ kN

Project Viesasis paviljonas				Job no. ARM 17	
Calcs for Kolona 450x500				Start page no./Revision 1	
Calcs by A.V.	Calcs date 2024-09-12	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date

RC COLUMN DESIGN

In accordance with EN1992-1-1:2004 incorporating Corrigendum January 2008 and the UK national annex

Tedds calculation version 1.2.13



8 no. 32 mm diameter longitudinal bars

10 mm diameter links

Max link spacing 400 mm generally, 240 mm for 500 mm above and below slab/beam and at laps

Column input details

Column geometry

Overall depth (perpendicular to y axis)	$h = 500$ mm
Overall breadth (perpendicular to z axis)	$b = 450$ mm
Stability in the z direction	Braced
Stability in the y direction	Braced

Concrete details

Concrete strength class	C30/37
Partial safety factor for concrete (2.4.2.4(1))	$\gamma_c = 1.50$
Coefficient α_{cc} (3.1.6(1))	$\alpha_{cc} = 0.85$
Maximum aggregate size	$d_g = 20$ mm

Reinforcement details

Nominal cover to links	$c_{nom} = 50$ mm
Longitudinal bar diameter	$\phi = 32$ mm
Link diameter	$\phi_v = 10$ mm
Total number of longitudinal bars	$N = 8$
No. of bars per face parallel to y axis	$N_y = 3$
No. of bars per face parallel to z axis	$N_z = 3$
Area of longitudinal reinforcement	$A_s = N \times \pi \times \phi^2 / 4 = 6434$ mm ²
Characteristic yield strength	$f_{yk} = 500$ N/mm ²
Partial safety factor for reinf (2.4.2.4(1))	$\gamma_s = 1.15$
Modulus of elasticity of reinf (3.2.7(4))	$E_s = 200$ kN/mm ²

Fire resistance details

Fire resistance period	$R = 180$ min
Exposure to fire	Exposed on more than one side
Ratio of fire design axial load to design resistance	$\mu_{fi} = 0.50$

Axial load and bending moments from frame analysis

Design axial load	$N_{Ed} = 1500.0$ kN
-------------------	----------------------

Project Viesasis paviljonas				Job no. ARM 18	
Calcs for Kolona 450x500				Start page no./Revision 2	
Calcs by A.V.	Calcs date 2024-09-12	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date

Moment about y axis at top	$M_{l_{opy}} = -470.0$ kNm
Moment about y axis at bottom	$M_{l_{btmy}} = 150.0$ kNm
Moment about z axis at top	$M_{l_{topz}} = -50.0$ kNm
Moment about z axis at bottom	$M_{l_{btmz}} = 50.0$ kNm

Column effective lengths

Effective length for buckling about y axis	$l_{oy} = 3400$ mm
Effective length for buckling about z axis	$l_{oz} = 3400$ mm

Calculated column properties

Concrete properties

Area of concrete	$A_c = h \times b = 225000$ mm ²
Characteristic compression cylinder strength	$f_{ck} = 30$ N/mm ²
Design compressive strength (3.1.6(1))	$f_{cd} = \alpha_{cc} \times f_{ck} / \gamma_c = 17.0$ N/mm ²
Mean value of cylinder strength (Table 3.1)	$f_{cm} = f_{ck} + 8$ MPa = 38.0 N/mm ²
Secant modulus of elasticity (Table 3.1)	$E_{cm} = 22000$ MPa $\times (f_{cm} / 10 \text{ MPa})^{0.3} = 32.8$ kN/mm ²

Rectangular stress block factors

Depth factor (3.1.7(3))	$\lambda_{sb} = 0.8$
Stress factor (3.1.7(3))	$\eta = 1.0$

Strain limits

Compression strain limit (Table 3.1)	$\epsilon_{cu3} = 0.00350$
Pure compression strain limit (Table 3.1)	$\epsilon_{c3} = 0.00175$

Design yield strength of reinforcement

Design yield strength (3.2.7(2))	$f_{yd} = f_{yk} / \gamma_s = 434.8$ N/mm ²
----------------------------------	--

Check nominal cover for fire and bond requirements

Min. cover reqd for bond (to links) (4.4.1.2(3))	$c_{min,b} = \max(\phi_v, \phi - \phi_v) = 22$ mm
Min axis distance for fire (EN1992-1-2 T 5.2a)	$a_{fi} = 63$ mm
Allowance for deviations from min cover (4.4.1.3)	$\Delta C_{dev} = 10$ mm
Min allowable nominal cover	$C_{nom_min} = \max(a_{fi} - \phi / 2 - \phi_v, c_{min,b} + \Delta C_{dev}) = 37.0$ mm

PASS - the nominal cover is greater than the minimum required

Effective depths of bars for bending about y axis

Area per bar	$A_{bar} = \pi \times \phi^2 / 4 = 804$ mm ²
Spacing of bars in faces parallel to z axis (c/c)	$s_z = (h - 2 \times (C_{nom} + \phi_v) - \phi) / (N_z - 1) = 174$ mm
Layer 1 (in tension face)	$d_{y1} = h - C_{nom} - \phi_v - \phi / 2 = 424$ mm
Layer 2	$d_{y2} = d_{y1} - s_z = 250$ mm
Layer 3	$d_{y3} = d_{y2} - s_z = 76$ mm
2nd moment of area of reinf about y axis	$I_{sy} = 2 \times A_{bar} \times N_y \times (d_{y1} - h/2)^2 = 14610$ cm ⁴
Radius of gyration of reinf about y axis	$i_{sy} = \sqrt{I_{sy} / A_s} = 151$ mm
Effective depth about y axis (5.8.8.3(2))	$d_y = h / 2 + i_{sy} = 401$ mm

Effective depths of bars for bending about z axis

Area of per bar	$A_{bar} = \pi \times \phi^2 / 4 = 804$ mm ²
Spacing of bars in faces parallel to y axis (c/c)	$s_y = (b - 2 \times (C_{nom} + \phi_v) - \phi) / (N_y - 1) = 149$ mm
Layer 1 (in tension face)	$d_{z1} = b - C_{nom} - \phi_v - \phi / 2 = 374$ mm
Layer 2	$d_{z2} = d_{z1} - s_y = 225$ mm
Layer 3	$d_{z3} = d_{z2} - s_y = 76$ mm

Project Viesasis paviljonas				Job no. ARM 19	
Calcs for Kolona 450x500				Start page no./Revision 3	
Calcs by A.V.	Calcs date 2024-09-12	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date

2nd moment of area of reinf about z axis $I_{sz} = 2 \times A_{bar} \times N_z \times (d_{z1}-b/2)^2 = \mathbf{10713 \text{ cm}^4}$

Radius of gyration of reinf about z axis $i_{sz} = \sqrt{I_{sz} / A_s} = \mathbf{129 \text{ mm}}$

Effective depth about z axis (5.8.8.3(2)) $d_z = b / 2 + i_{sz} = \mathbf{354 \text{ mm}}$

Column slenderness about y axis

Radius of gyration $i_y = h / \sqrt{12} = \mathbf{14.4 \text{ cm}}$

Slenderness ratio (5.8.3.2(1)) $\lambda_{y} = l_{0y} / i_y = \mathbf{23.6}$

Column slenderness about z axis

Radius of gyration $i_z = b / \sqrt{12} = \mathbf{13.0 \text{ cm}}$

Slenderness ratio (5.8.3.2(1)) $\lambda_{z} = l_{0z} / i_z = \mathbf{26.2}$

Design bending moments

Frame analysis moments about y axis combined with moments due to imperfections (cl. 5.2 & 6.1(4))

Ecc. due to geometric imperfections (y axis) $e_{iy} = l_{0y} / 400 = \mathbf{8.5 \text{ mm}}$

Min end moment about y axis $M_{01y} = \min(\text{abs}(M_{topy}), \text{abs}(M_{btmy})) + e_{iy} \times N_{Ed} = \mathbf{162.8 \text{ kNm}}$

Max end moment about y axis $M_{02y} = \max(\text{abs}(M_{topy}), \text{abs}(M_{btmy})) + e_{iy} \times N_{Ed} = \mathbf{482.8 \text{ kNm}}$

Slenderness limit for buckling about y axis (cl. 5.8.3.1)

Factor A $A = \mathbf{0.7}$

Mechanical reinforcement ratio $\omega = A_s \times f_{yd} / (A_c \times f_{cd}) = \mathbf{0.731}$

Factor B $B = \sqrt{1 + 2 \times \omega} = \mathbf{1.569}$

Moment ratio $r_{my} = -1.0 \times M_{01y} / M_{02y} = \mathbf{-0.337}$

Factor C $C_y = 1.7 - r_{my} = \mathbf{2.037}$

Relative normal force $n = N_{Ed} / (A_c \times f_{cd}) = \mathbf{0.392}$

Slenderness limit $\lambda_{limy} = 20 \times A \times B \times C_y / \sqrt{n} = \mathbf{71.5}$

$\lambda_y < \lambda_{limy}$ - Second order effects may be ignored

Frame analysis moments about z axis combined with moments due to imperfections (cl. 5.2 & 6.1(4))

Ecc. due to geometric imperfections (z axis) $e_{iz} = l_{0z} / 400 = \mathbf{8.5 \text{ mm}}$

Min end moment about z axis $M_{01z} = \min(\text{abs}(M_{topz}), \text{abs}(M_{btmz})) + e_{iz} \times N_{Ed} = \mathbf{62.8 \text{ kNm}}$

Max end moment about z axis $M_{02z} = \max(\text{abs}(M_{topz}), \text{abs}(M_{btmz})) + e_{iz} \times N_{Ed} = \mathbf{62.8 \text{ kNm}}$

Slenderness limit for buckling about y axis (cl. 5.8.3.1)

Factor A $A = \mathbf{0.7}$

Mechanical reinforcement ratio $\omega = A_s \times f_{yd} / (A_c \times f_{cd}) = \mathbf{0.731}$

Factor B $B = \sqrt{1 + 2 \times \omega} = \mathbf{1.569}$

Moment ratio $r_{mz} = -1.0 \times M_{01z} / M_{02z} = \mathbf{-1.000}$

Factor C $C_z = 1.7 - r_{mz} = \mathbf{2.700}$

Relative normal force $n = N_{Ed} / (A_c \times f_{cd}) = \mathbf{0.392}$

Slenderness limit $\lambda_{limz} = 20 \times A \times B \times C_z / \sqrt{n} = \mathbf{94.7}$

$\lambda_z < \lambda_{limz}$ - Second order effects may be ignored

Design bending moments (cl. 6.1(4))

Design moment about y axis $M_{Edy} = \max(M_{02y}, N_{Ed} \times \max(h/30, 20 \text{ mm})) = \mathbf{482.8 \text{ kNm}}$

Design moment about z axis $M_{Edz} = \max(M_{02z}, N_{Ed} \times \max(b/30, 20 \text{ mm})) = \mathbf{62.8 \text{ kNm}}$

Project Viesasis paviljonas				Job no. ARM 20	
Calcs for Kolona 450x500				Start page no./Revision 4	
Calcs by A.V.	Calcs date 2024-09-12	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date

Biaxial bending

Determine if a biaxial bending check is required (5.8.9(3))

Ratio of column slenderness ratios	$ratio_{\lambda} = \max(\lambda_y, \lambda_z) / \min(\lambda_y, \lambda_z) = 1.11$
Eccentricity in direction of y axis	$e_y = M_{Edz} / N_{Ed} = 41.8 \text{ mm}$
Eccentricity in direction of z axis	$e_z = M_{Edy} / N_{Ed} = 321.8 \text{ mm}$
Equivalent depth	$h_{eq} = i_y \times \sqrt{(12)} = 500 \text{ mm}$
Equivalent width	$b_{eq} = i_z \times \sqrt{(12)} = 450 \text{ mm}$
Relative eccentricity in direction of y axis	$e_{rel_y} = e_y / b_{eq} = 0.093$
Relative eccentricity in direction of z axis	$e_{rel_z} = e_z / h_{eq} = 0.644$
Ratio of relative eccentricities	$ratio_e = \min(e_{rel_y}, e_{rel_z}) / \max(e_{rel_y}, e_{rel_z}) = 0.144$

$ratio_{\lambda} < 2$ & $ratio_e < 0.2$ - Biaxial bending check is not required

Axial load capacity with zero moment

Strain with uniform compression (Fig. 6.1)	$\epsilon_0 = \epsilon_{c3} = 0.00175$
Stress in reinforcement	$\sigma_0 = \min(\epsilon_0 \times E_s, f_{yd}) = 350.0 \text{ N/mm}^2$
Axial load capacity	$N_{Rd0} = (A_s \times \sigma_0) + (A_c - A_s) \times \eta \times f_{cd} = 5967.5 \text{ kN}$

Axial and bending capacity with zero strain in tension face reinforcement (bending about y axis)

Moment of resistance of concrete

Depth to neutral axis	$y_1 = d_{y1} = 424.0 \text{ mm}$
Concrete compression force (3.1.7(3))	$F_{yc1} = (\eta \times f_{cd}) \times (\lambda_{sb} \times y_1) \times b = 2594.9 \text{ kN}$
Concrete moment of resistance	$M_{yc1} = F_{yc1} \times (h / 2 - (\lambda_{sb} \times y_1) / 2) = 208.6 \text{ kNm}$

Moment of resistance of reinforcement

Strain in layer 1	$\epsilon_{y11} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{y1} / y_1) = 0.00000$
Force in layer 1	$F_{y11} = N_y \times A_{bar} \times \min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{y11}) = 0.0 \text{ kN}$
Moment of resistance of layer 1	$M_{Rdy11} = F_{y11} \times (h / 2 - d_{y1}) = 0.0 \text{ kNm}$
Strain in layer 2	$\epsilon_{y21} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{y2} / y_1) = 0.00144$
Force in layer 2	$F_{y21} = 2 \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{y21}) - \eta \times f_{cd}] = 434.7 \text{ kN}$
Moment of resistance of layer 2	$M_{Rdy21} = F_{y21} \times (h / 2 - d_{y2}) = 0.0 \text{ kNm}$
Strain in layer 3	$\epsilon_{y31} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{y3} / y_1) = 0.00287$
Force in layer 3	$F_{y31} = N_y \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{y31}) - \eta \times f_{cd}] = 1008.0 \text{ kN}$
Moment of resistance of layer 3	$M_{Rdy31} = F_{y31} \times (h / 2 - d_{y3}) = 175.4 \text{ kNm}$

Combined axial load and moment resistance

Axial load capacity	$N_{Rdy1} = 4037.6 \text{ kN}$
Moment of resistance about y axis	$M_{Rdy1} = 384.0 \text{ kNm}$

Axial and bending capacity with concrete at ultimate strain and tension steel at yield (bending about y axis)

This is often referred to as the 'balance failure point'.

Moment of resistance of concrete

Strain in tension reinforcement	$\epsilon_{y12} = f_{yd} / E_s = 0.00217$
Depth to neutral axis	$y_2 = d_{y1} \times (\epsilon_{cu3} / (\epsilon_{cu3} + \epsilon_{y12})) = 261.5 \text{ mm}$
Concrete compression force (3.1.7(3))	$F_{yc2} = (\eta \times f_{cd}) \times (\lambda_{sb} \times y_2) \times b = 1600.7 \text{ kN}$
Concrete moment of resistance	$M_{yc2} = F_{yc2} \times (h / 2 - (\lambda_{sb} \times y_2) / 2) = 232.7 \text{ kNm}$

Moment of resistance of reinforcement

Strain in layer 1	$\epsilon_{y12} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{y1} / y_2) = -0.00217$
-------------------	--

Project Viesasis paviljonas				Job no. ARM 21	
Calcs for Kolona 450x500				Start page no./Revision 5	
Calcs by A.V.	Calcs date 2024-09-12	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date

Force in layer 1	$F_{y12} = N_y \times A_{bar} \times \min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{y12}) = -1049.0 \text{ kN}$
Moment of resistance of layer 1	$M_{Rdy12} = F_{y12} \times (h / 2 - d_{y1}) = 182.5 \text{ kNm}$
Strain in layer 2	$\epsilon_{y22} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{y2} / y_2) = 0.00015$
Force in layer 2	$F_{y22} = 2 \times A_{bar} \times \min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{y22}) = 49.7 \text{ kN}$
Moment of resistance of layer 2	$M_{Rdy22} = F_{y22} \times (h / 2 - d_{y2}) = 0.0 \text{ kNm}$
Strain in layer 3	$\epsilon_{y32} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{y3} / y_2) = 0.00248$
Force in layer 3	$F_{y32} = N_y \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{y32}) - \eta \times f_{cd}] = 1008.0 \text{ kN}$
Moment of resistance of layer 3	$M_{Rdy32} = F_{y32} \times (h / 2 - d_{y3}) = 175.4 \text{ kNm}$

Combined axial load and moment resistance

Axial load capacity	$N_{Rdy2} = 1609.4 \text{ kN}$
Moment of resistance about y axis	$M_{Rdy2} = 590.6 \text{ kNm}$

Moment capacity with zero axial load (about y axis)

Moment of resistance of concrete

By iteration:-

Position of neutral axis	$y_3 = 152.8 \text{ mm}$
Concrete compression force (3.1.7(3))	$F_{yc3} = \eta \times f_{cd} \times \min(\lambda_{sb} \times y_3, h) \times b = 934.8 \text{ kN}$
Moment of resistance	$M_{Rdyc3} = F_{yc3} \times [h / 2 - (\min(\lambda_{sb} \times y_3, h)) / 2] = 176.6 \text{ kNm}$

Moment of resistance of reinforcement

Strain in layer 1	$\epsilon_{y13} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{y1} / y_3) = -0.00622$
Stress in layer 1	$\sigma_{y13} = \max(-1 \times f_{yd}, E_s \times \epsilon_{y13}) = -434.8 \text{ N/mm}^2$
Force in layer 1	$F_{y13} = N_y \times A_{bar} \times \sigma_{y13} = -1049.0 \text{ kN}$
Moment of resistance of layer 1	$M_{Rdy13} = F_{y13} \times (h / 2 - d_{y1}) = 182.5 \text{ kNm}$
Strain in layer 2	$\epsilon_{y23} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{y2} / y_3) = -0.00223$
Stress in layer 2	$\sigma_{y23} = \max(-1 \times f_{yd}, E_s \times \epsilon_{y23}) = -434.8 \text{ N/mm}^2$
Force in layer 2	$F_{y23} = 2 \times A_{bar} \times \sigma_{y23} = -699.3 \text{ kN}$
Moment of resistance of layer 2	$M_{Rdy23} = F_{y23} \times (h / 2 - d_{y2}) = 0.0 \text{ kNm}$
Strain in layer 3	$\epsilon_{y33} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{y3} / y_3) = 0.00176$
Stress in layer 3	$\sigma_{y33} = \min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{y33}) - \eta \times f_{cd} = 334.7 \text{ N/mm}^2$
Force in layer 3	$F_{y33} = N_y \times A_{bar} \times \sigma_{y33} = 807.6 \text{ kN}$
Moment of resistance of layer 3	$M_{Rdy33} = F_{y33} \times (h / 2 - d_{y3}) = 140.5 \text{ kNm}$
Resultant concrete/steel force	$F_{y3} = -5.9 \text{ kN}$

PASS - This is approximately equal to zero (< 0.1% of N_{Rd0})

Combined moment of resistance

Moment of resistance about y axis	$M_{Rdy3} = 499.6 \text{ kNm}$
-----------------------------------	--------------------------------

Axial and bending capacity with NA depth 1.25 times that for zero strain in tension face reinf (bending about y axis)

Moment of resistance of concrete

Depth to neutral axis	$y_4 = 1.25 \times d_{y1} = 530.0 \text{ mm}$
Concrete compression force (3.1.7(3))	$F_{yc4} = (\eta \times f_{cd}) \times \min(h, (\lambda_{sb} \times y_4)) \times b = 3243.6 \text{ kN}$
Concrete moment of resistance	$M_{yc4} = F_{yc4} \times (h / 2 - \min(h, (\lambda_{sb} \times y_4)) / 2) = 123.3 \text{ kNm}$

Moment of resistance of reinforcement

Strain in layer 1	$\epsilon_{y14} = \epsilon_c \times y_4 \times (1 - d_{y1} / y_4) / (y_4 - h \times (1 - \epsilon_c / \epsilon_{cu3})) = 0.00066$
-------------------	---

Project		Viesasis paviljonas		Job no.		ARM 22	
Calcs for		Kolona 450x500		Start page no./Revision		6	
Calcs by	Calcs date	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date		
A.V.	2024-09-12						

Force in layer 1	$F_{y14} = N_y \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{y14}) - \eta \times f_{cd}] = 278.7 \text{ kN}$
Moment of resistance of layer 1	$M_{Rdy14} = F_{y14} \times (h / 2 - d_{y1}) = -48.5 \text{ kNm}$
Strain in layer 2	$\epsilon_{y24} = \epsilon_{c3} \times y_4 \times (1 - d_{y2} / y_4) / (y_4 - h \times (1 - \epsilon_{c3} / \epsilon_{cu3})) = 0.00175$
Force in layer 2	$F_{y24} = 2 \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{y24}) - \eta \times f_{cd}] = 535.6 \text{ kN}$
Moment of resistance of layer 2	$M_{Rdy24} = F_{y24} \times (h / 2 - d_{y2}) = 0.0 \text{ kNm}$
Strain in layer 3	$\epsilon_{y34} = \epsilon_{c3} \times y_4 \times (1 - d_{y3} / y_4) / (y_4 - h \times (1 - \epsilon_{c3} / \epsilon_{cu3})) = 0.00284$
Force in layer 3	$F_{y34} = N_y \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{y34}) - \eta \times f_{cd}] = 1008.0 \text{ kN}$
Moment of resistance of layer 3	$M_{Rdy34} = F_{y34} \times (h / 2 - d_{y3}) = 175.4 \text{ kNm}$

Combined axial load and moment resistance

Axial load capacity	$N_{Rdy4} = 5065.9 \text{ kN}$
Moment of resistance about z axis	$M_{Rdy4} = 250.2 \text{ kNm}$

Axial and bending capacity with zero strain in tension face reinforcement (bending about z axis)

Moment of resistance of concrete

Depth to neutral axis	$z_1 = d_{z1} = 374.0 \text{ mm}$
Concrete compression force	$F_{zc1} = (\eta \times f_{cd}) \times (\lambda_{sb} \times z_1) \times h = 2543.2 \text{ kN}$
Concrete moment of resistance	$M_{zc1} = F_{zc1} \times (b / 2 - (\lambda_{sb} \times z_1) / 2) = 191.8 \text{ kNm}$

Moment of resistance of reinforcement

Strain in layer 1	$\epsilon_{z11} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{z1} / z_1) = 0.00000$
Effective force in layer 1	$F_{z11} = N_z \times A_{bar} \times \min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{z11}) = 0.0 \text{ kN}$
Moment of resistance of layer 1	$M_{Rdz11} = F_{z11} \times (b / 2 - d_{z1}) = 0.0 \text{ kNm}$
Strain in layer 2	$\epsilon_{z21} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{z2} / z_1) = 0.00139$
Effective force in layer 2	$F_{z21} = 2 \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{z21}) - \eta \times f_{cd}] = 421.2 \text{ kN}$
Moment of resistance of layer 2	$M_{Rdz21} = F_{z21} \times (b / 2 - d_{z2}) = 0.0 \text{ kNm}$
Strain in layer 3	$\epsilon_{z31} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{z3} / z_1) = 0.00279$
Effective force in layer 3	$F_{z31} = N_z \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{z31}) - \eta \times f_{cd}] = 1008.0 \text{ kN}$
Moment of resistance of layer 3	$M_{Rdz31} = F_{z31} \times (b / 2 - d_{z3}) = 150.2 \text{ kNm}$

Combined axial load and moment resistance

Axial load capacity	$N_{Rdz1} = 3972.4 \text{ kN}$
Moment of resistance about z axis	$M_{Rdz1} = 341.9 \text{ kNm}$

Axial and bending capacity with concrete at ultimate strain and tension steel at yield (bending about z axis)

This is often referred to as the 'balance failure point'.

Moment of resistance of concrete

Strain in tension reinforcement	$\epsilon_{z12} = f_{yd} / E_s = 0.00217$
Depth to neutral axis	$z_2 = d_{z1} \times (\epsilon_{cu3} / (\epsilon_{cu3} + \epsilon_{z12})) = 230.7 \text{ mm}$
Concrete compression force(3.1.7(3))	$F_{zc2} = (\eta \times f_{cd}) \times (\lambda_{sb} \times z_2) \times h = 1568.8 \text{ kN}$
Concrete moment of resistance	$M_{zc2} = F_{zc2} \times (b / 2 - (\lambda_{sb} \times z_2) / 2) = 208.2 \text{ kNm}$

Moment of resistance of reinforcement

Strain in layer 1	$\epsilon_{z12} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{z1} / z_2) = -0.00217$
Effective force in layer 1	$F_{z12} = N_z \times A_{bar} \times \min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{z12}) = -1049.0 \text{ kN}$
Moment of resistance of layer 1	$M_{Rdz12} = F_{z12} \times (b / 2 - d_{z1}) = 156.3 \text{ kNm}$
Strain in layer 2	$\epsilon_{z22} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{z2} / z_2) = 0.00009$
Effective force in layer 2	$F_{z22} = 2 \times A_{bar} \times \min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{z22}) = 27.8 \text{ kN}$

Project Viesasis paviljonas				Job no. ARM 23	
Calcs for Kolona 450x500				Start page no./Revision 7	
Calcs by A.V.	Calcs date 2024-09-12	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date

Moment of resistance of layer 2	$M_{Rdz22} = F_{z22} \times (b / 2 - d_{z2}) = \mathbf{0.0}$ kNm
Strain in layer 3	$\epsilon_{z32} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{z3} / z_2) = \mathbf{0.00235}$
Effective force in layer 3	$F_{z32} = N_z \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{z32}) - \eta \times f_{cd}] = \mathbf{1008.0}$ kN
Moment of resistance of layer 3	$M_{Rdz32} = F_{z32} \times (b / 2 - d_{z3}) = \mathbf{150.2}$ kNm

Combined axial load and moment resistance

Axial load capacity	$N_{Rdz2} = \mathbf{1555.6}$ kN
Moment of resistance about z axis	$M_{Rdz2} = \mathbf{514.7}$ kNm

Moment capacity with zero axial load (about z axis)

Moment of resistance of concrete

By iteration:-

Position of neutral axis	$z_3 = \mathbf{141.8}$ mm
Concrete compression force(3.1.7(3))	$F_{zc3} = \eta \times f_{cd} \times \min(\lambda_{sb} \times z_3, b) \times h = \mathbf{963.9}$ kN
Moment of resistance	$M_{Rdzc3} = F_{zc3} \times [b / 2 - (\min(\lambda_{sb} \times z_3, b)) / 2] = \mathbf{162.2}$ kNm

Moment of resistance of reinforcement

Strain in layer 1	$\epsilon_{z13} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{z1} / z_3) = \mathbf{-0.00573}$
Stress in layer 1	$\sigma_{z13} = \max(-1 \times f_{yd}, E_s \times \epsilon_{z13}) = \mathbf{-434.8}$ N/mm ²
Force in layer 1	$F_{z13} = N_z \times A_{bar} \times \sigma_{z13} = \mathbf{-1049.0}$ kN
Moment of resistance of layer 1	$M_{Rdz13} = F_{z13} \times (b / 2 - d_{z1}) = \mathbf{156.3}$ kNm
Strain in layer 2	$\epsilon_{z23} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{z2} / z_3) = \mathbf{-0.00206}$
Stress in layer 2	$\sigma_{z23} = \max(-1 \times f_{yd}, E_s \times \epsilon_{z23}) = \mathbf{-411.1}$ N/mm ²
Force in layer 2	$F_{z23} = 2 \times A_{bar} \times \sigma_{z23} = \mathbf{-661.3}$ kN
Moment of resistance of layer 2	$M_{Rdz23} = F_{z23} \times (b / 2 - d_{z2}) = \mathbf{0.0}$ kNm
Strain in layer 3	$\epsilon_{z33} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{z3} / z_3) = \mathbf{0.00162}$
Stress in layer 3	$\sigma_{z33} = \min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{z33}) - \eta \times f_{cd} = \mathbf{307.7}$ N/mm ²
Force in layer 3	$F_{z33} = N_z \times A_{bar} \times \sigma_{z33} = \mathbf{742.4}$ kN
Moment of resistance of layer 3	$M_{Rdz33} = F_{z33} \times (b / 2 - d_{z3}) = \mathbf{110.6}$ kNm
Resultant concrete/steel force	$F_{z3} = \mathbf{-4.0}$ kN

PASS - This is approximately equal to zero (< 0.1% of N_{Rd0})

Combined moment of resistance

Moment of resistance about z axis	$M_{Rdz3} = \mathbf{429.1}$ kNm
-----------------------------------	---------------------------------

Axial and bending capacity with NA depth 1.25 times that for zero strain in tension face reinf (bending about z axis)

Moment of resistance of concrete

Depth to neutral axis	$z_4 = 1.25 \times d_{z1} = \mathbf{467.5}$ mm
Concrete compression force(3.1.7(3))	$F_{zc4} = (\eta \times f_{cd}) \times \min(b, (\lambda_{sb} \times z_4)) \times h = \mathbf{3179.0}$ kN
Concrete moment of resistance	$M_{zc4} = F_{zc4} \times (b / 2 - \min(b, (\lambda_{sb} \times z_4)) / 2) = \mathbf{120.8}$ kNm

Moment of resistance of reinforcement

Strain in layer 1	$\epsilon_{z14} = \epsilon_{c3} \times z_4 \times (1 - d_{z1} / z_4) / (z_4 - b \times (1 - \epsilon_{c3} / \epsilon_{cu3})) = \mathbf{0.00067}$
Force in layer 1	$F_{z14} = N_z \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{z14}) - \eta \times f_{cd}] = \mathbf{284.6}$ kN
Moment of resistance of layer 1	$M_{Rdz14} = F_{z14} \times (b / 2 - d_{z1}) = \mathbf{-42.4}$ kNm
Strain in layer 2	$\epsilon_{z24} = \epsilon_{c3} \times z_4 \times (1 - d_{z2} / z_4) / (z_4 - b \times (1 - \epsilon_{c3} / \epsilon_{cu3})) = \mathbf{0.00175}$
Force in layer 2	$F_{z24} = 2 \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{z24}) - \eta \times f_{cd}] = \mathbf{535.6}$ kN

Project				Job no.	
Viesasis paviljonas				ARM 24	
Calcs for				Start page no./Revision	
Kolona 450x500				8	
Calcs by	Calcs date	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date
A.V.	2024-09-12				

Moment of resistance of layer 2

$$M_{Rdz24} = F_{z24} \times (b / 2 - d_{z2}) = \mathbf{0.0 \text{ kNm}}$$

Strain in layer 3

$$\epsilon_{z34} = \epsilon_{c3} \times z_4 \times (1 - d_{z3} / z_4) / (z_4 - b \times (1 - \epsilon_{c3} / \epsilon_{cu3})) = \mathbf{0.00283}$$

Force in layer 3

$$F_{z34} = N_z \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{z34}) - \eta \times f_{cd}] = \mathbf{1008.0 \text{ kN}}$$

Moment of resistance of layer 3

$$M_{Rdz34} = F_{z34} \times (b / 2 - d_{z3}) = \mathbf{150.2 \text{ kNm}}$$

Combined axial load and moment resistance

Axial load capacity

$$N_{Rdz4} = \mathbf{5007.2 \text{ kN}}$$

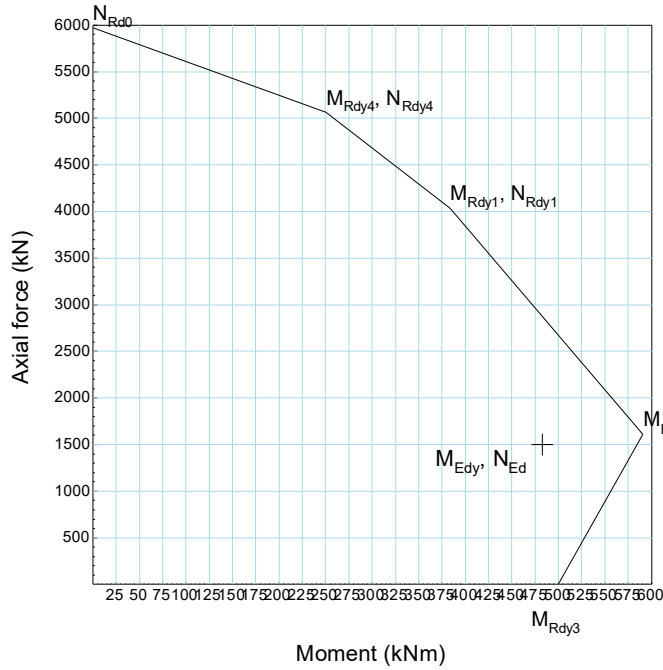
Moment of resistance about z axis

$$M_{Rdz4} = \mathbf{228.6 \text{ kNm}}$$

Project Viesasis paviljonas				Job no. ARM 25	
Calcs for Kolona 450x500				Start page no./Revision 9	
Calcs by A.V.	Calcs date 2024-09-12	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date

Interaction diagram for bending about y axis

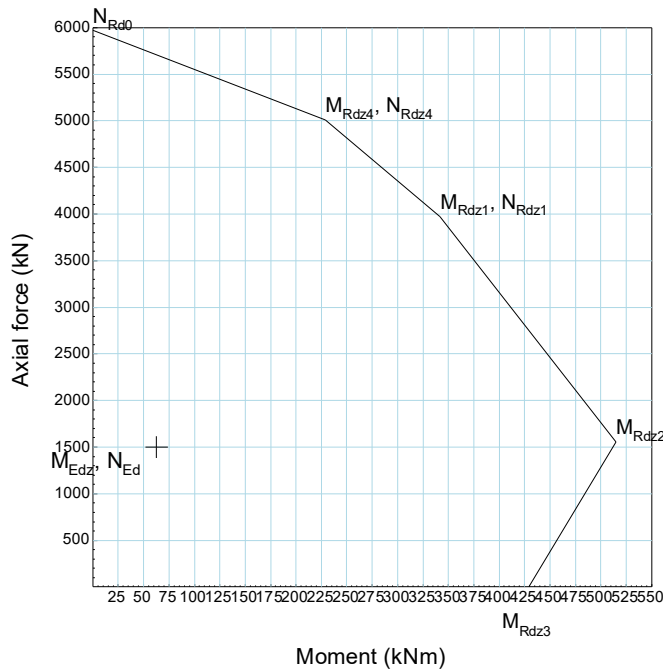
500 mm x 450 mm column, 8 no. 32 mm longitudinal bars



$N_{Rd0} = 5968$ kN
 $M_{Rdy1} = 384$ kNm
 $M_{Rdy2} = 591$ kNm
 $M_{Rdy3} = 500$ kNm
 $M_{Rdy4} = 250$ kNm
 $N_{Rdy1} = 4038$ kN
 $N_{Rdy2} = 1609$ kN
 $N_{Rdy3} = 0$ kN
 $N_{Rdy4} = 5066$ kN

Interaction diagram for bending about z axis

500 mm x 450 mm column, 8 no. 32 mm longitudinal bars



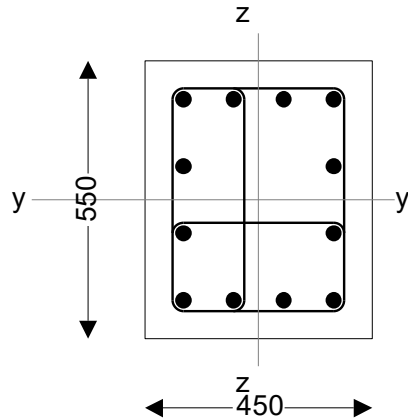
$N_{Rd0} = 5968$ kN
 $M_{Rdz1} = 342$ kNm
 $M_{Rdz2} = 515$ kNm
 $M_{Rdz3} = 429$ kNm
 $M_{Rdz4} = 229$ kNm
 $N_{Rdz1} = 3972$ kN
 $N_{Rdz2} = 1556$ kN
 $N_{Rdz3} = 0$ kN
 $N_{Rdz4} = 5007$ kN

Project Viesasis paviljonas				Job no. ARM 26	
Calcs for Kolona 450x550				Start page no./Revision 1	
Calcs by A.V.	Calcs date 2024-09-12	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date

RC COLUMN DESIGN

In accordance with EN1992-1-1:2004 incorporating Corrigendum January 2008 and the UK national annex

Tedds calculation version 1.2.13



12 no. 32 mm diameter longitudinal bars

10 mm diameter links

Max link spacing 400 mm generally, 240 mm for 550 mm above and below slab/beam and at laps

Column input details

Column geometry

Overall depth (perpendicular to y axis)	h = 550 mm
Overall breadth (perpendicular to z axis)	b = 450 mm
Stability in the z direction	Braced
Stability in the y direction	Braced

Concrete details

Concrete strength class	C30/37
Partial safety factor for concrete (2.4.2.4(1))	$\gamma_c = 1.50$
Coefficient α_{cc} (3.1.6(1))	$\alpha_{cc} = 0.85$
Maximum aggregate size	$d_g = 20$ mm

Reinforcement details

Nominal cover to links	$c_{nom} = 50$ mm
Longitudinal bar diameter	$\phi = 32$ mm
Link diameter	$\phi_v = 10$ mm
Total number of longitudinal bars	N = 12
No. of bars per face parallel to y axis	$N_y = 4$
No. of bars per face parallel to z axis	$N_z = 4$
Area of longitudinal reinforcement	$A_s = N \times \pi \times \phi^2 / 4 = 9651$ mm ²
Characteristic yield strength	$f_{yk} = 500$ N/mm ²
Partial safety factor for reinf (2.4.2.4(1))	$\gamma_s = 1.15$
Modulus of elasticity of reinf (3.2.7(4))	$E_s = 200$ kN/mm ²

Fire resistance details

Fire resistance period	R = 180 min
Exposure to fire	Exposed on more than one side
Ratio of fire design axial load to design resistance	$\mu_{fi} = 0.50$

Axial load and bending moments from frame analysis

Design axial load	$N_{Ed} = 3300.0$ kN
-------------------	----------------------

Project		Viesasis paviljonas		Job no.		ARM 27	
Calcs for		Kolona 450x550		Start page no./Revision		2	
Calcs by	Calcs date	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date		
A.V.	2024-09-12						

Moment about y axis at top	$M_{l_{opy}} = -400.0$ kNm
Moment about y axis at bottom	$M_{l_{btmy}} = 500.0$ kNm
Moment about z axis at top	$M_{l_{topz}} = -150.0$ kNm
Moment about z axis at bottom	$M_{l_{btmz}} = 150.0$ kNm

Column effective lengths

Effective length for buckling about y axis	$l_{oy} = 3000$ mm
Effective length for buckling about z axis	$l_{oz} = 3000$ mm

Calculated column properties

Concrete properties

Area of concrete	$A_c = h \times b = 247500$ mm ²
Characteristic compression cylinder strength	$f_{ck} = 30$ N/mm ²
Design compressive strength (3.1.6(1))	$f_{cd} = \alpha_{cc} \times f_{ck} / \gamma_c = 17.0$ N/mm ²
Mean value of cylinder strength (Table 3.1)	$f_{cm} = f_{ck} + 8$ MPa = 38.0 N/mm ²
Secant modulus of elasticity (Table 3.1)	$E_{cm} = 22000$ MPa $\times (f_{cm} / 10 \text{ MPa})^{0.3} = 32.8$ kN/mm ²

Rectangular stress block factors

Depth factor (3.1.7(3))	$\lambda_{sb} = 0.8$
Stress factor (3.1.7(3))	$\eta = 1.0$

Strain limits

Compression strain limit (Table 3.1)	$\epsilon_{cu3} = 0.00350$
Pure compression strain limit (Table 3.1)	$\epsilon_{c3} = 0.00175$

Design yield strength of reinforcement

Design yield strength (3.2.7(2))	$f_{yd} = f_{yk} / \gamma_s = 434.8$ N/mm ²
----------------------------------	--

Check nominal cover for fire and bond requirements

Min. cover reqd for bond (to links) (4.4.1.2(3))	$c_{min,b} = \max(\phi_v, \phi - \phi_v) = 22$ mm
Min axis distance for fire (EN1992-1-2 T 5.2a)	$a_{fi} = 63$ mm
Allowance for deviations from min cover (4.4.1.3)	$\Delta C_{dev} = 10$ mm
Min allowable nominal cover	$C_{nom_min} = \max(a_{fi} - \phi / 2 - \phi_v, c_{min,b} + \Delta C_{dev}) = 37.0$ mm

PASS - the nominal cover is greater than the minimum required

Effective depths of bars for bending about y axis

Area per bar	$A_{bar} = \pi \times \phi^2 / 4 = 804$ mm ²
Spacing of bars in faces parallel to z axis (c/c)	$s_z = (h - 2 \times (C_{nom} + \phi_v) - \phi) / (N_z - 1) = 133$ mm
Layer 1 (in tension face)	$d_{y1} = h - C_{nom} - \phi_v - \phi / 2 = 474$ mm
Layer 2	$d_{y2} = d_{y1} - s_z = 341$ mm
Layer 3	$d_{y3} = d_{y2} - s_z = 209$ mm
Layer 4	$d_{y4} = d_{y3} - s_z = 76$ mm
2nd moment of area of reinft about y axis	$I_{sy} = 2 \times A_{bar} \times [N_y \times (d_{y1} - h/2)^2 + 2 \times (d_{y2} - h/2)^2] = 26895$ cm ⁴
Radius of gyration of reinft about y axis	$i_{sy} = \sqrt{I_{sy} / A_s} = 167$ mm
Effective depth about y axis (5.8.8.3(2))	$d_y = h / 2 + i_{sy} = 442$ mm

Effective depths of bars for bending about z axis

Area of per bar	$A_{bar} = \pi \times \phi^2 / 4 = 804$ mm ²
Spacing of bars in faces parallel to y axis (c/c)	$s_y = (b - 2 \times (C_{nom} + \phi_v) - \phi) / (N_y - 1) = 99$ mm
Layer 1 (in tension face)	$d_{z1} = b - C_{nom} - \phi_v - \phi / 2 = 374$ mm
Layer 2	$d_{z2} = d_{z1} - s_y = 275$ mm

Project Viesasis paviljonas				Job no. ARM 28	
Calcs for Kolona 450x550				Start page no./Revision 3	
Calcs by A.V.	Calcs date 2024-09-12	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date

Layer 3 $d_{z3} = d_{z2} - s_y = 175 \text{ mm}$
 Layer 4 $d_{z4} = d_{z3} - s_y = 76 \text{ mm}$
 2nd moment of area of reinf about z axis $I_{sz} = 2 \times A_{bar} \times [N_z \times (d_{z1}-b/2)^2 + 2 \times (d_{z2} - b/2)^2] = 15078 \text{ cm}^4$
 Radius of gyration of reinf about z axis $i_{sz} = \sqrt{I_{sz} / A_s} = 125 \text{ mm}$
 Effective depth about z axis (5.8.8.3(2)) $d_z = b / 2 + i_{sz} = 350 \text{ mm}$

Column slenderness about y axis

Radius of gyration $i_y = h / \sqrt{12} = 15.9 \text{ cm}$
 Slenderness ratio (5.8.3.2(1)) $\lambda_y = l_{oy} / i_y = 18.9$

Column slenderness about z axis

Radius of gyration $i_z = b / \sqrt{12} = 13.0 \text{ cm}$
 Slenderness ratio (5.8.3.2(1)) $\lambda_z = l_{oz} / i_z = 23.1$

Design bending moments

Frame analysis moments about y axis combined with moments due to imperfections (cl. 5.2 & 6.1(4))

Ecc. due to geometric imperfections (y axis) $e_{iy} = l_{oy} / 400 = 7.5 \text{ mm}$
 Min end moment about y axis $M_{01y} = \min(\text{abs}(M_{topy}), \text{abs}(M_{btmy})) + e_{iy} \times N_{Ed} = 424.8 \text{ kNm}$
 Max end moment about y axis $M_{02y} = \max(\text{abs}(M_{topy}), \text{abs}(M_{btmy})) + e_{iy} \times N_{Ed} = 524.8 \text{ kNm}$

Slenderness limit for buckling about y axis (cl. 5.8.3.1)

Factor A $A = 0.7$
 Mechanical reinforcement ratio $\omega = A_s \times f_{yd} / (A_c \times f_{cd}) = 0.997$
 Factor B $B = \sqrt{1 + 2 \times \omega} = 1.730$
 Moment ratio $r_{my} = -1.0 \times M_{01y} / M_{02y} = -0.809$
 Factor C $C_y = 1.7 - r_{my} = 2.509$
 Relative normal force $n = N_{Ed} / (A_c \times f_{cd}) = 0.784$
 Slenderness limit $\lambda_{limy} = 20 \times A \times B \times C_y / \sqrt{n} = 68.6$

$\lambda_y < \lambda_{limy}$ - Second order effects may be ignored

Frame analysis moments about z axis combined with moments due to imperfections (cl. 5.2 & 6.1(4))

Ecc. due to geometric imperfections (z axis) $e_{iz} = l_{oz} / 400 = 7.5 \text{ mm}$
 Min end moment about z axis $M_{01z} = \min(\text{abs}(M_{topz}), \text{abs}(M_{btmz})) + e_{iz} \times N_{Ed} = 174.8 \text{ kNm}$
 Max end moment about z axis $M_{02z} = \max(\text{abs}(M_{topz}), \text{abs}(M_{btmz})) + e_{iz} \times N_{Ed} = 174.8 \text{ kNm}$

Slenderness limit for buckling about y axis (cl. 5.8.3.1)

Factor A $A = 0.7$
 Mechanical reinforcement ratio $\omega = A_s \times f_{yd} / (A_c \times f_{cd}) = 0.997$
 Factor B $B = \sqrt{1 + 2 \times \omega} = 1.730$
 Moment ratio $r_{mz} = -1.0 \times M_{01z} / M_{02z} = -1.000$
 Factor C $C_z = 1.7 - r_{mz} = 2.700$
 Relative normal force $n = N_{Ed} / (A_c \times f_{cd}) = 0.784$
 Slenderness limit $\lambda_{limz} = 20 \times A \times B \times C_z / \sqrt{n} = 73.9$

$\lambda_z < \lambda_{limz}$ - Second order effects may be ignored

Design bending moments (cl. 6.1(4))

Design moment about y axis $M_{Edy} = \max(M_{02y}, N_{Ed} \times \max(h/30, 20 \text{ mm})) = 524.8 \text{ kNm}$
 Design moment about z axis $M_{Edz} = \max(M_{02z}, N_{Ed} \times \max(b/30, 20 \text{ mm})) = 174.8 \text{ kNm}$

Project Viesasis paviljonas				Job no. ARM 29	
Calcs for Kolona 450x550				Start page no./Revision 4	
Calcs by A.V.	Calcs date 2024-09-12	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date

Biaxial bending

Determine if a biaxial bending check is required (5.8.9(3))

Ratio of column slenderness ratios	$ratio_{\lambda} = \max(\lambda_y, \lambda_z) / \min(\lambda_y, \lambda_z) = 1.22$
Eccentricity in direction of y axis	$e_y = M_{Edz} / N_{Ed} = 53.0 \text{ mm}$
Eccentricity in direction of z axis	$e_z = M_{Edy} / N_{Ed} = 159.0 \text{ mm}$
Equivalent depth	$h_{eq} = i_y \times \sqrt{(12)} = 550 \text{ mm}$
Equivalent width	$b_{eq} = i_z \times \sqrt{(12)} = 450 \text{ mm}$
Relative eccentricity in direction of y axis	$e_{rel_y} = e_y / b_{eq} = 0.118$
Relative eccentricity in direction of z axis	$e_{rel_z} = e_z / h_{eq} = 0.289$
Ratio of relative eccentricities	$ratio_e = \min(e_{rel_y}, e_{rel_z}) / \max(e_{rel_y}, e_{rel_z}) = 0.407$

ratio_e > 0.2 - Biaxial bending check is required

Biaxial bending (5.8.9(4))

Design axial resistance of section	$N_{Rd} = (A_c \times f_{cd}) + (A_s \times f_{yd}) = 8403.6 \text{ kN}$
Ratio of applied to resistance axial loads	$ratio_N = N_{Ed} / N_{Rd} = 0.393$
Exponent a	a = 1.24

Axial load capacity with zero moment

Strain with uniform compression (Fig. 6.1)	$\epsilon_0 = \epsilon_{c3} = 0.00175$
Stress in reinforcement	$\sigma_0 = \min(\epsilon_0 \times E_s, f_{yd}) = 350.0 \text{ N/mm}^2$
Axial load capacity	$N_{Rd0} = (A_s \times \sigma_0) + (A_c - A_s) \times \eta \times f_{cd} = 7421.3 \text{ kN}$

Axial and bending capacity with zero strain in tension face reinforcement (bending about y axis)

Moment of resistance of concrete

Depth to neutral axis	$y_1 = d_{y1} = 474.0 \text{ mm}$
Concrete compression force (3.1.7(3))	$F_{yc1} = (\eta \times f_{cd}) \times (\lambda_{sb} \times y_1) \times b = 2900.9 \text{ kN}$
Concrete moment of resistance	$M_{yc1} = F_{yc1} \times (h / 2 - (\lambda_{sb} \times y_1) / 2) = 247.7 \text{ kNm}$

Moment of resistance of reinforcement

Strain in layer 1	$\epsilon_{y11} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{y1} / y_1) = 0.00000$
Force in layer 1	$F_{y11} = N_y \times A_{bar} \times \min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{y11}) = 0.0 \text{ kN}$
Moment of resistance of layer 1	$M_{Rdy11} = F_{y11} \times (h / 2 - d_{y1}) = 0.0 \text{ kNm}$
Strain in layer 2	$\epsilon_{y21} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{y2} / y_1) = 0.00098$
Force in layer 2	$F_{y21} = 2 \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{y21}) - \eta \times f_{cd}] = 287.8 \text{ kN}$
Moment of resistance of layer 2	$M_{Rdy21} = F_{y21} \times (h / 2 - d_{y2}) = -19.1 \text{ kNm}$
Strain in layer 3	$\epsilon_{y31} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{y3} / y_1) = 0.00196$
Force in layer 3	$F_{y31} = 2 \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{y31}) - \eta \times f_{cd}] = 602.9 \text{ kN}$
Moment of resistance of layer 3	$M_{Rdy31} = F_{y31} \times (h / 2 - d_{y3}) = 40.0 \text{ kNm}$
Strain in layer 4	$\epsilon_{y41} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{y4} / y_1) = 0.00294$
Force in layer 4	$F_{y41} = N_y \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{y41}) - \eta \times f_{cd}] = 1344.0 \text{ kN}$
Moment of resistance of layer 4	$M_{Rdy41} = F_{y41} \times (h / 2 - d_{y4}) = 267.5 \text{ kNm}$

Combined axial load and moment resistance

Axial load capacity	$N_{Rdy1} = 5135.6 \text{ kN}$
Moment of resistance about y axis	$M_{Rdy1} = 536.1 \text{ kNm}$

Axial and bending capacity with concrete at ultimate strain and tension steel at yield (bending about y axis)

This is often referred to as the 'balance failure point'.

Project Viesasis paviljonas				Job no. ARM 30	
Calcs for Kolona 450x550				Start page no./Revision 5	
Calcs by A.V.	Calcs date 2024-09-12	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date

Moment of resistance of concrete

Strain in tension reinforcement	$\varepsilon_{y12} = f_{yd} / E_s = \mathbf{0.00217}$
Depth to neutral axis	$y_2 = d_{y1} \times (\varepsilon_{cu3} / (\varepsilon_{cu3} + \varepsilon_{y12})) = \mathbf{292.4 \text{ mm}}$
Concrete compression force (3.1.7(3))	$F_{yc2} = (\eta \times f_{cd}) \times (\lambda_{sb} \times y_2) \times b = \mathbf{1789.4 \text{ kN}}$
Concrete moment of resistance	$M_{yc2} = F_{yc2} \times (h / 2 - (\lambda_{sb} \times y_2) / 2) = \mathbf{282.8 \text{ kNm}}$

Moment of resistance of reinforcement

Strain in layer 1	$\varepsilon_{y12} = \varepsilon_{cu3} \times (1 - d_{y1} / y_2) = \mathbf{-0.00217}$
Force in layer 1	$F_{y12} = N_y \times A_{bar} \times \min(f_{yd}, E_s \times \varepsilon_{y12}) = \mathbf{-1398.7 \text{ kN}}$
Moment of resistance of layer 1	$M_{Rdy12} = F_{y12} \times (h / 2 - d_{y1}) = \mathbf{278.3 \text{ kNm}}$
Strain in layer 2	$\varepsilon_{y22} = \varepsilon_{cu3} \times (1 - d_{y2} / y_2) = \mathbf{-0.00059}$
Force in layer 2	$F_{y22} = 2 \times A_{bar} \times \min(f_{yd}, E_s \times \varepsilon_{y22}) = \mathbf{-188.5 \text{ kN}}$
Moment of resistance of layer 2	$M_{Rdy22} = F_{y22} \times (h / 2 - d_{y2}) = \mathbf{12.5 \text{ kNm}}$
Strain in layer 3	$\varepsilon_{y32} = \varepsilon_{cu3} \times (1 - d_{y3} / y_2) = \mathbf{0.00100}$
Force in layer 3	$F_{y32} = 2 \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \varepsilon_{y32}) - \eta \times f_{cd}] = \mathbf{295.1 \text{ kN}}$
Moment of resistance of layer 3	$M_{Rdy32} = F_{y32} \times (h / 2 - d_{y3}) = \mathbf{19.6 \text{ kNm}}$
Strain in layer 4	$\varepsilon_{y42} = \varepsilon_{cu3} \times (1 - d_{y4} / y_2) = \mathbf{0.00259}$
Force in layer 4	$F_{y42} = N_y \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \varepsilon_{y42}) - \eta \times f_{cd}] = \mathbf{1344.0 \text{ kN}}$
Moment of resistance of layer 4	$M_{Rdy42} = F_{y42} \times (h / 2 - d_{y4}) = \mathbf{267.5 \text{ kNm}}$

Combined axial load and moment resistance

Axial load capacity	$N_{Rdy2} = \mathbf{1841.3 \text{ kN}}$
Moment of resistance about y axis	$M_{Rdy2} = \mathbf{860.7 \text{ kNm}}$

Moment capacity with zero axial load (about y axis)

Moment of resistance of concrete

By iteration:-	
Position of neutral axis	$y_3 = \mathbf{175.9 \text{ mm}}$
Concrete compression force (3.1.7(3))	$F_{yc3} = \eta \times f_{cd} \times \min(\lambda_{sb} \times y_3, h) \times b = \mathbf{1076.5 \text{ kN}}$
Moment of resistance	$M_{Rdyc3} = F_{yc3} \times [h / 2 - (\min(\lambda_{sb} \times y_3, h)) / 2] = \mathbf{220.3 \text{ kNm}}$

Moment of resistance of reinforcement

Strain in layer 1	$\varepsilon_{y13} = \varepsilon_{cu3} \times (1 - d_{y1} / y_3) = \mathbf{-0.00593}$
Stress in layer 1	$\sigma_{y13} = \max(-1 \times f_{yd}, E_s \times \varepsilon_{y13}) = \mathbf{-434.8 \text{ N/mm}^2}$
Force in layer 1	$F_{y13} = N_y \times A_{bar} \times \sigma_{y13} = \mathbf{-1398.7 \text{ kN}}$
Moment of resistance of layer 1	$M_{Rdy13} = F_{y13} \times (h / 2 - d_{y1}) = \mathbf{278.3 \text{ kNm}}$
Strain in layer 2	$\varepsilon_{y23} = \varepsilon_{cu3} \times (1 - d_{y2} / y_3) = \mathbf{-0.00329}$
Stress in layer 2	$\sigma_{y23} = \max(-1 \times f_{yd}, E_s \times \varepsilon_{y23}) = \mathbf{-434.8 \text{ N/mm}^2}$
Force in layer 2	$F_{y23} = 2 \times A_{bar} \times \sigma_{y23} = \mathbf{-699.3 \text{ kN}}$
Moment of resistance of layer 2	$M_{Rdy23} = F_{y23} \times (h / 2 - d_{y2}) = \mathbf{46.4 \text{ kNm}}$
Strain in layer 3	$\varepsilon_{y33} = \varepsilon_{cu3} \times (1 - d_{y3} / y_3) = \mathbf{-0.00065}$
Stress in layer 3	$\sigma_{y33} = \max(-1 \times f_{yd}, E_s \times \varepsilon_{y33}) = \mathbf{-130.4 \text{ N/mm}^2}$
Force in layer 3	$F_{y33} = 2 \times A_{bar} \times \sigma_{y33} = \mathbf{-209.7 \text{ kN}}$
Moment of resistance of layer 3	$M_{Rdy33} = F_{y33} \times (h / 2 - d_{y3}) = \mathbf{-13.9 \text{ kNm}}$
Strain in layer 4	$\varepsilon_{y43} = \varepsilon_{cu3} \times (1 - d_{y4} / y_3) = \mathbf{0.00199}$
Stress in layer 4	$\sigma_{y43} = \min(f_{yd}, E_s \times \varepsilon_{y43}) - \eta \times f_{cd} = \mathbf{380.6 \text{ N/mm}^2}$
Force in layer 4	$F_{y43} = N_y \times A_{bar} \times \sigma_{y43} = \mathbf{1224.2 \text{ kN}}$

Project Viesasis paviljonas				Job no. ARM 31	
Calcs for Kolona 450x550				Start page no./Revision 6	
Calcs by A.V.	Calcs date 2024-09-12	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date

Moment of resistance of layer 4
Resultant concrete/steel force

$$M_{Rdy43} = F_{y43} \times (h / 2 - d_{y4}) = \mathbf{243.6 \text{ kNm}}$$

$$F_{y3} = \mathbf{-7.0 \text{ kN}}$$

PASS - This is approximately equal to zero (< 0.1% of N_{Rd0})

Combined moment of resistance

Moment of resistance about y axis $M_{Rdy3} = \mathbf{774.7 \text{ kNm}}$

Axial and bending capacity with NA depth 1.25 times that for zero strain in tension face reinf (bending about y axis)

Moment of resistance of concrete

Depth to neutral axis $y_4 = 1.25 \times d_{y1} = \mathbf{592.5 \text{ mm}}$
Concrete compression force (3.1.7(3)) $F_{yc4} = (\eta \times f_{cd}) \times \min(h, (\lambda_{sb} \times y_4)) \times b = \mathbf{3626.1 \text{ kN}}$
Concrete moment of resistance $M_{yc4} = F_{yc4} \times (h / 2 - \min(h, (\lambda_{sb} \times y_4)) / 2) = \mathbf{137.8 \text{ kNm}}$

Moment of resistance of reinforcement

Strain in layer 1 $\varepsilon_{y14} = \varepsilon_{c3} \times y_4 \times (1 - d_{y1} / y_4) / (y_4 - h \times (1 - \varepsilon_{c3} / \varepsilon_{cu3})) = \mathbf{0.00065}$
Force in layer 1 $F_{y14} = N_y \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \varepsilon_{y14}) - \eta \times f_{cd}] = \mathbf{365.5 \text{ kN}}$
Moment of resistance of layer 1 $M_{Rdy14} = F_{y14} \times (h / 2 - d_{y1}) = \mathbf{-72.7 \text{ kNm}}$
Strain in layer 2 $\varepsilon_{y24} = \varepsilon_{c3} \times y_4 \times (1 - d_{y2} / y_4) / (y_4 - h \times (1 - \varepsilon_{c3} / \varepsilon_{cu3})) = \mathbf{0.00138}$
Force in layer 2 $F_{y24} = 2 \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \varepsilon_{y24}) - \eta \times f_{cd}] = \mathbf{418.0 \text{ kN}}$
Moment of resistance of layer 2 $M_{Rdy24} = F_{y24} \times (h / 2 - d_{y2}) = \mathbf{-27.7 \text{ kNm}}$
Strain in layer 3 $\varepsilon_{y34} = \varepsilon_{c3} \times y_4 \times (1 - d_{y3} / y_4) / (y_4 - h \times (1 - \varepsilon_{c3} / \varepsilon_{cu3})) = \mathbf{0.00212}$
Force in layer 3 $F_{y34} = 2 \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \varepsilon_{y34}) - \eta \times f_{cd}] = \mathbf{653.2 \text{ kN}}$
Moment of resistance of layer 3 $M_{Rdy34} = F_{y34} \times (h / 2 - d_{y3}) = \mathbf{43.3 \text{ kNm}}$
Strain in layer 4 $\varepsilon_{y44} = \varepsilon_{c3} \times y_4 \times (1 - d_{y4} / y_4) / (y_4 - h \times (1 - \varepsilon_{c3} / \varepsilon_{cu3})) = \mathbf{0.00285}$
Force in layer 4 $F_{y44} = N_y \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \varepsilon_{y44}) - \eta \times f_{cd}] = \mathbf{1344.0 \text{ kN}}$
Moment of resistance of layer 4 $M_{Rdy44} = F_{y44} \times (h / 2 - d_{y4}) = \mathbf{267.5 \text{ kNm}}$

Combined axial load and moment resistance

Axial load capacity $N_{Rdy4} = \mathbf{6406.9 \text{ kN}}$
Moment of resistance about z axis $M_{Rdy4} = \mathbf{348.1 \text{ kNm}}$

Axial and bending capacity with zero strain in tension face reinforcement (bending about z axis)

Moment of resistance of concrete

Depth to neutral axis $z_1 = d_{z1} = \mathbf{374.0 \text{ mm}}$
Concrete compression force $F_{zc1} = (\eta \times f_{cd}) \times (\lambda_{sb} \times z_1) \times h = \mathbf{2797.5 \text{ kN}}$
Concrete moment of resistance $M_{zc1} = F_{zc1} \times (b / 2 - (\lambda_{sb} \times z_1) / 2) = \mathbf{210.9 \text{ kNm}}$

Moment of resistance of reinforcement

Strain in layer 1 $\varepsilon_{z11} = \varepsilon_{cu3} \times (1 - d_{z1} / z_1) = \mathbf{0.00000}$
Effective force in layer 1 $F_{z11} = N_z \times A_{bar} \times \min(f_{yd}, E_s \times \varepsilon_{z11}) = \mathbf{0.0 \text{ kN}}$
Moment of resistance of layer 1 $M_{Rdz11} = F_{z11} \times (b / 2 - d_{z1}) = \mathbf{0.0 \text{ kNm}}$
Strain in layer 2 $\varepsilon_{z21} = \varepsilon_{cu3} \times (1 - d_{z2} / z_1) = \mathbf{0.00093}$
Effective force in layer 2 $F_{z21} = 2 \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \varepsilon_{z21}) - \eta \times f_{cd}] = \mathbf{271.7 \text{ kN}}$
Moment of resistance of layer 2 $M_{Rdz21} = F_{z21} \times (b / 2 - d_{z2}) = \mathbf{-13.5 \text{ kNm}}$
Strain in layer 3 $\varepsilon_{z31} = \varepsilon_{cu3} \times (1 - d_{z3} / z_1) = \mathbf{0.00186}$
Effective force in layer 3 $F_{z31} = 2 \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \varepsilon_{z31}) - \eta \times f_{cd}] = \mathbf{570.8 \text{ kN}}$
Moment of resistance of layer 3 $M_{Rdz31} = F_{z31} \times (b / 2 - d_{z3}) = \mathbf{28.3 \text{ kNm}}$

Project		Viesasis paviljonas		Job no.		ARM 32	
Calcs for		Kolona 450x550		Start page no./Revision		7	
Calcs by	Calcs date	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date		
A.V.	2024-09-12						

Strain in layer 4 $\epsilon_{z41} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{z4} / z_1) = \mathbf{0.00279}$
 Effective force in layer 4 $F_{z41} = N_z \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{z41}) - \eta \times f_{cd}] = \mathbf{1344.0 \text{ kN}}$
 Moment of resistance of layer 4 $M_{Rdz41} = F_{z41} \times (b / 2 - d_{z4}) = \mathbf{200.3 \text{ kNm}}$

Combined axial load and moment resistance

Axial load capacity $N_{Rdz1} = \mathbf{4984.0 \text{ kN}}$
 Moment of resistance about z axis $M_{Rdz1} = \mathbf{426.0 \text{ kNm}}$

Axial and bending capacity with concrete at ultimate strain and tension steel at yield (bending about z axis)

This is often referred to as the 'balance failure point'.

Moment of resistance of concrete

Strain in tension reinforcement $\epsilon_{z12} = f_{yd} / E_s = \mathbf{0.00217}$
 Depth to neutral axis $z_2 = d_{z1} \times (\epsilon_{cu3} / (\epsilon_{cu3} + \epsilon_{z12})) = \mathbf{230.7 \text{ mm}}$
 Concrete compression force(3.1.7(3)) $F_{zc2} = (\eta \times f_{cd}) \times (\lambda_{sb} \times z_2) \times h = \mathbf{1725.7 \text{ kN}}$
 Concrete moment of resistance $M_{zc2} = F_{zc2} \times (b / 2 - (\lambda_{sb} \times z_2) / 2) = \mathbf{229.0 \text{ kNm}}$

Moment of resistance of reinforcement

Strain in layer 1 $\epsilon_{z12} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{z1} / z_2) = \mathbf{-0.00217}$
 Effective force in layer 1 $F_{z12} = N_z \times A_{bar} \times \min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{z12}) = \mathbf{-1398.7 \text{ kN}}$
 Moment of resistance of layer 1 $M_{Rdz12} = F_{z12} \times (b / 2 - d_{z1}) = \mathbf{208.4 \text{ kNm}}$
 Strain in layer 2 $\epsilon_{z22} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{z2} / z_2) = \mathbf{-0.00067}$
 Effective force in layer 2 $F_{z22} = 2 \times A_{bar} \times \min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{z22}) = \mathbf{-214.6 \text{ kN}}$
 Moment of resistance of layer 2 $M_{Rdz22} = F_{z22} \times (b / 2 - d_{z2}) = \mathbf{10.7 \text{ kNm}}$
 Strain in layer 3 $\epsilon_{z32} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{z3} / z_2) = \mathbf{0.00084}$
 Effective force in layer 3 $F_{z32} = 2 \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{z32}) - \eta \times f_{cd}] = \mathbf{242.9 \text{ kN}}$
 Moment of resistance of layer 3 $M_{Rdz32} = F_{z32} \times (b / 2 - d_{z3}) = \mathbf{12.1 \text{ kNm}}$
 Strain in layer 4 $\epsilon_{z42} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{z4} / z_2) = \mathbf{0.00235}$
 Effective force in layer 4 $F_{z42} = N_z \times A_{bar} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \epsilon_{z42}) - \eta \times f_{cd}] = \mathbf{1344.0 \text{ kN}}$
 Moment of resistance of layer 4 $M_{Rdz42} = F_{z42} \times (b / 2 - d_{z4}) = \mathbf{200.3 \text{ kNm}}$

Combined axial load and moment resistance

Axial load capacity $N_{Rdz2} = \mathbf{1699.3 \text{ kN}}$
 Moment of resistance about z axis $M_{Rdz2} = \mathbf{660.4 \text{ kNm}}$

Moment capacity with zero axial load (about z axis)

Moment of resistance of concrete

By iteration:-
 Position of neutral axis $z_3 = \mathbf{154.5 \text{ mm}}$
 Concrete compression force(3.1.7(3)) $F_{zc3} = \eta \times f_{cd} \times \min(\lambda_{sb} \times z_3, b) \times h = \mathbf{1155.3 \text{ kN}}$
 Moment of resistance $M_{Rdzc3} = F_{zc3} \times [b / 2 - (\min(\lambda_{sb} \times z_3, b)) / 2] = \mathbf{188.6 \text{ kNm}}$

Moment of resistance of reinforcement

Strain in layer 1 $\epsilon_{z13} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{z1} / z_3) = \mathbf{-0.00498}$
 Stress in layer 1 $\sigma_{z13} = \max(-1 \times f_{yd}, E_s \times \epsilon_{z13}) = \mathbf{-434.8 \text{ N/mm}^2}$
 Force in layer 1 $F_{z13} = N_z \times A_{bar} \times \sigma_{z13} = \mathbf{-1398.7 \text{ kN}}$
 Moment of resistance of layer 1 $M_{Rdz13} = F_{z13} \times (b / 2 - d_{z1}) = \mathbf{208.4 \text{ kNm}}$
 Strain in layer 2 $\epsilon_{z23} = \epsilon_{cu3} \times (1 - d_{z2} / z_3) = \mathbf{-0.00272}$
 Stress in layer 2 $\sigma_{z23} = \max(-1 \times f_{yd}, E_s \times \epsilon_{z23}) = \mathbf{-434.8 \text{ N/mm}^2}$

Project Viesasis paviljonas				Job no. ARM 33	
Calcs for Kolona 450x550				Start page no./Revision 8	
Calcs by A.V.	Calcs date 2024-09-12	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date

Force in layer 2	$F_{z23} = 2 \times A_{\text{bar}} \times \sigma_{z23} = \mathbf{-699.3 \text{ kN}}$
Moment of resistance of layer 2	$M_{Rdz23} = F_{z23} \times (b / 2 - d_{z2}) = \mathbf{34.7 \text{ kNm}}$
Strain in layer 3	$\varepsilon_{z33} = \varepsilon_{cu3} \times (1 - d_{z3} / Z_3) = \mathbf{-0.00047}$
Stress in layer 3	$\sigma_{z33} = \max(-1 \times f_{yd}, E_s \times \varepsilon_{z33}) = \mathbf{-94.6 \text{ N/mm}^2}$
Force in layer 3	$F_{z33} = 2 \times A_{\text{bar}} \times \sigma_{z33} = \mathbf{-152.2 \text{ kN}}$
Moment of resistance of layer 3	$M_{Rdz33} = F_{z33} \times (b / 2 - d_{z3}) = \mathbf{-7.6 \text{ kNm}}$
Strain in layer 4	$\varepsilon_{z43} = \varepsilon_{cu3} \times (1 - d_{z4} / Z_3) = \mathbf{0.00178}$
Stress in layer 4	$\sigma_{z43} = \min(f_{yd}, E_s \times \varepsilon_{z43}) - \eta \times f_{cd} = \mathbf{338.6 \text{ N/mm}^2}$
Force in layer 4	$F_{z43} = N_z \times A_{\text{bar}} \times \sigma_{z43} = \mathbf{1089.1 \text{ kN}}$
Moment of resistance of layer 4	$M_{Rdz43} = F_{z43} \times (b / 2 - d_{z4}) = \mathbf{162.3 \text{ kNm}}$
Resultant concrete/steel force	$F_{z3} = \mathbf{-5.9 \text{ kN}}$

PASS - This is approximately equal to zero (< 0.1% of N_{Rd0})

Combined moment of resistance

Moment of resistance about z axis $M_{Rdz3} = \mathbf{586.4 \text{ kNm}}$

Axial and bending capacity with NA depth 1.25 times that for zero strain in tension face reinf (bending about z axis)

Moment of resistance of concrete

Depth to neutral axis $Z_4 = 1.25 \times d_{z1} = \mathbf{467.5 \text{ mm}}$
Concrete compression force(3.1.7(3)) $F_{z4} = (\eta \times f_{cd}) \times \min(b, (\lambda_{sb} \times Z_4)) \times h = \mathbf{3496.9 \text{ kN}}$
Concrete moment of resistance $M_{z4} = F_{z4} \times (b / 2 - \min(b, (\lambda_{sb} \times Z_4)) / 2) = \mathbf{132.9 \text{ kNm}}$

Moment of resistance of reinforcement

Strain in layer 1 $\varepsilon_{z14} = \varepsilon_c \times Z_4 \times (1 - d_{z1} / Z_4) / (Z_4 - b \times (1 - \varepsilon_c / \varepsilon_{cu3})) = \mathbf{0.00067}$
Force in layer 1 $F_{z14} = N_z \times A_{\text{bar}} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \varepsilon_{z14}) - \eta \times f_{cd}] = \mathbf{379.4 \text{ kN}}$
Moment of resistance of layer 1 $M_{Rdz14} = F_{z14} \times (b / 2 - d_{z1}) = \mathbf{-56.5 \text{ kNm}}$
Strain in layer 2 $\varepsilon_{z24} = \varepsilon_c \times Z_4 \times (1 - d_{z2} / Z_4) / (Z_4 - b \times (1 - \varepsilon_c / \varepsilon_{cu3})) = \mathbf{0.00139}$
Force in layer 2 $F_{z24} = 2 \times A_{\text{bar}} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \varepsilon_{z24}) - \eta \times f_{cd}] = \mathbf{420.3 \text{ kN}}$
Moment of resistance of layer 2 $M_{Rdz24} = F_{z24} \times (b / 2 - d_{z2}) = \mathbf{-20.9 \text{ kNm}}$
Strain in layer 3 $\varepsilon_{z34} = \varepsilon_c \times Z_4 \times (1 - d_{z3} / Z_4) / (Z_4 - b \times (1 - \varepsilon_c / \varepsilon_{cu3})) = \mathbf{0.00211}$
Force in layer 3 $F_{z34} = 2 \times A_{\text{bar}} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \varepsilon_{z34}) - \eta \times f_{cd}] = \mathbf{650.9 \text{ kN}}$
Moment of resistance of layer 3 $M_{Rdz34} = F_{z34} \times (b / 2 - d_{z3}) = \mathbf{32.3 \text{ kNm}}$
Strain in layer 4 $\varepsilon_{z44} = \varepsilon_c \times Z_4 \times (1 - d_{z4} / Z_4) / (Z_4 - b \times (1 - \varepsilon_c / \varepsilon_{cu3})) = \mathbf{0.00283}$
Force in layer 4 $F_{z44} = N_z \times A_{\text{bar}} \times [\min(f_{yd}, E_s \times \varepsilon_{z44}) - \eta \times f_{cd}] = \mathbf{1344.0 \text{ kN}}$
Moment of resistance of layer 4 $M_{Rdz44} = F_{z44} \times (b / 2 - d_{z4}) = \mathbf{200.3 \text{ kNm}}$

Combined axial load and moment resistance

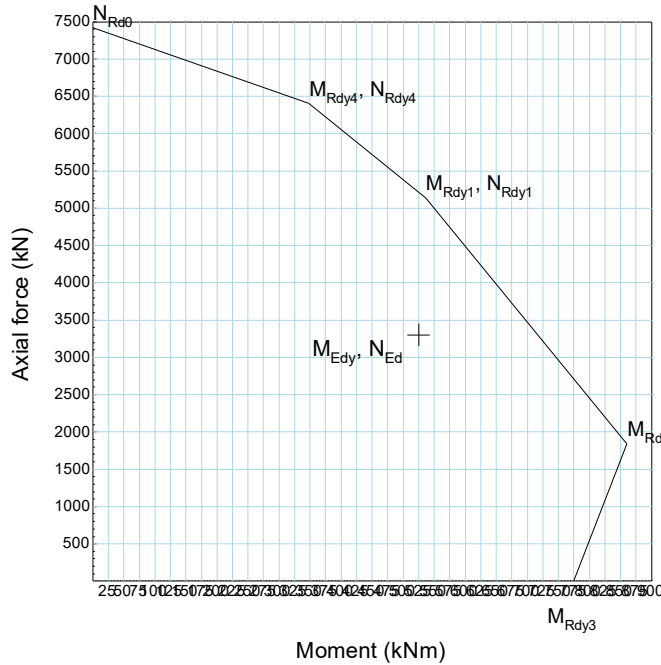
Axial load capacity $N_{Rdz4} = \mathbf{6291.6 \text{ kN}}$

Moment of resistance about z axis $M_{Rdz4} = \mathbf{288.1 \text{ kNm}}$

Project Viesasis paviljonas				Job no. ARM 34	
Calcs for Kolona 450x550				Start page no./Revision 9	
Calcs by A.V.	Calcs date 2024-09-12	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date

Interaction diagram for bending about y axis

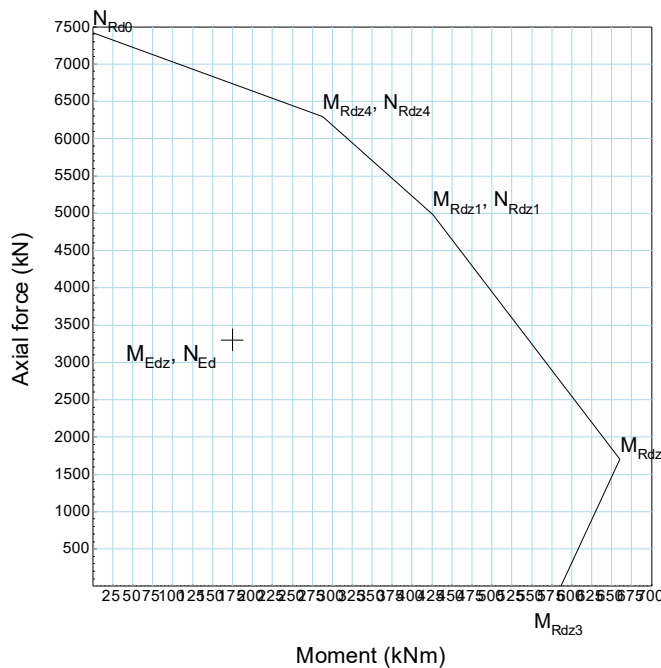
550 mm x 450 mm column, 12 no. 32 mm longitudinal bars



$M_{Rdy1} = 536$ kNm	$N_{Rdy1} = 5136$ kN
$M_{Rdy2} = 861$ kNm	$N_{Rdy2} = 1841$ kN
$M_{Rdy3} = 775$ kNm	$N_{Rdy3} = 0$ kN
$M_{Rdy4} = 348$ kNm	$N_{Rdy4} = 6407$ kN

Interaction diagram for bending about z axis

550 mm x 450 mm column, 12 no. 32 mm longitudinal bars



$M_{Rdz1} = 426$ kNm	$N_{Rdz1} = 4984$ kN
$M_{Rdz2} = 660$ kNm	$N_{Rdz2} = 1699$ kN
$M_{Rdz3} = 586$ kNm	$N_{Rdz3} = 0$ kN
$M_{Rdz4} = 288$ kNm	$N_{Rdz4} = 6292$ kN

Project Viesasis paviljonas				Job no. ARM 35	
Calcs for Sija_500x400				Start page no./Revision 1	
Calcs by A.V.	Calcs date 2024-09-12	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date

RC BEAM DESIGN (EN1992-1)

In accordance with UK national annex

TEDDS calculation version 2.1.15

Rectangular section details

Section width $b = 500$ mm
Section depth $h = 400$ mm

Concrete details (Table 3.1 - Strength and deformation characteristics for concrete)

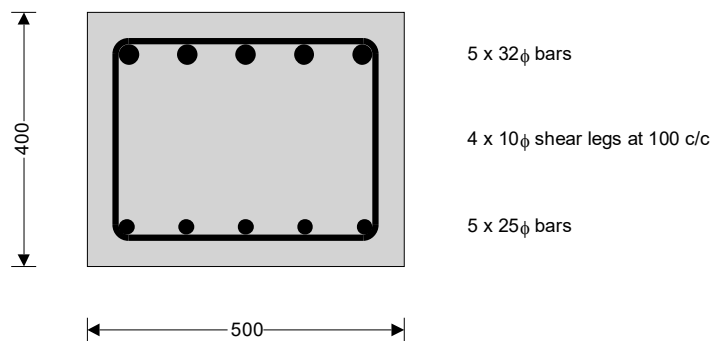
Concrete strength class **C30/37**
Characteristic compressive cylinder strength $f_{ck} = 30$ N/mm²
Characteristic compressive cube strength $f_{ck,cube} = 37$ N/mm²
Mean value of compressive cylinder strength $f_{cm} = f_{ck} + 8$ N/mm² = **38** N/mm²
Mean value of axial tensile strength $f_{ctm} = 0.3$ N/mm² $\times (f_{ck} / 1$ N/mm²)^{2/3} = **2.9** N/mm²
Secant modulus of elasticity of concrete $E_{cm} = 22$ kN/mm² $\times [f_{cm} / 10$ N/mm²]^{0.3} = **32837** N/mm²
Partial factor for concrete (Table 2.1N) $\gamma_C = 1.50$
Compressive strength coefficient (cl.3.1.6(1)) $\alpha_{cc} = 0.85$
Design compressive concrete strength (exp.3.15) $f_{cd} = \alpha_{cc} \times f_{ck} / \gamma_C = 17.0$ N/mm²
Maximum aggregate size $h_{agg} = 20$ mm

Reinforcement details

Characteristic yield strength of reinforcement $f_{yk} = 500$ N/mm²
Partial factor for reinforcing steel (Table 2.1N) $\gamma_S = 1.15$
Design yield strength of reinforcement $f_{yd} = f_{yk} / \gamma_S = 435$ N/mm²

Nominal cover to reinforcement

Nominal cover to top reinforcement $c_{nom_t} = 40$ mm
Nominal cover to bottom reinforcement $c_{nom_b} = 40$ mm
Nominal cover to side reinforcement $c_{nom_s} = 40$ mm



Rectangular section in flexure (Section 6.1) - Negative span moment

Design bending moment $M = 350$ kNm
Depth to tension reinforcement $d = h - c_{nom_t} - \phi_v - \phi_{top} / 2 = 334$ mm
Percentage redistribution $m_r = 0$ %
Redistribution ratio $\delta = \min(1 - m_r, 1) = 1.000$
 $K = M / (b \times d^2 \times f_{ck}) = 0.209$
 $K' = 0.598 \times \delta - 0.181 \times \delta^2 - 0.21 = 0.207$

$K > K'$ - Compression reinforcement is required

Project Viesasis paviljonas				Job no. ARM 36	
Calcs for Sija_500x400				Start page no./Revision 2	
Calcs by A.V.	Calcs date 2024-09-12	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date

Lever arm	$z = (d / 2) \times [1 + (1 - 3.53 \times K')^{0.5}] = 254 \text{ mm}$
Depth of neutral axis	$x = 2.5 \times (d - z) = 201 \text{ mm}$
Depth of compression reinforcement	$d_2 = c_{nom_b} + \phi_v + \phi_{bot} / 2 = 63 \text{ mm}$ $f_{sc} = \min(700 \text{ N/mm}^2 \times [(x - d_2) / x], f_{yd}) = 435 \text{ N/mm}^2$
Area of compression reinforcement required	$A_{s2,req} = (K - K') \times f_{ck} \times b \times d^2 / (f_{sc} \times (d - d_2)) = 31 \text{ mm}^2$
Compression reinforcement provided	5 × 25φ bars
Area of compression reinforcement provided	$A_{s2,prov} = 2454 \text{ mm}^2$
Maximum area of reinforcement (cl.9.2.1.1(3))	$A_{s,max} = 0.04 \times b \times h = 8000 \text{ mm}^2$
PASS - Area of reinforcement provided is greater than area of reinforcement required	
Area of tension reinforcement required	$A_{s,req} = K' \times f_{ck} \times b \times d^2 / (f_{yd} \times z) + A_{s2,req} \times f_{sc} / f_{yd} = 3171 \text{ mm}^2$
Tension reinforcement provided	5 × 32φ bars
Area of tension reinforcement provided	$A_{s,prov} = 4021 \text{ mm}^2$
Minimum area of reinforcement (exp.9.1N)	$A_{s,min} = \max(0.26 \times f_{ctm} / f_{yk}, 0.0013) \times b \times d = 252 \text{ mm}^2$
PASS - Area of reinforcement provided is greater than area of reinforcement required	

Rectangular section in shear (Section 6.2)

Design shear force at span s1	$V_{Ed,max} = \text{abs}(\max(V_{s1,max}, V_{s1,red})) = 500 \text{ kN}$
Angle of comp. shear strut for maximum shear	$\theta_{max} = 45 \text{ deg}$
Maximum design shear force (exp.6.9)	$V_{Rd,max} = b \times z \times v_1 \times f_{cd} / (\cot(\theta_{max}) + \tan(\theta_{max})) = 569 \text{ kN}$
PASS - Design shear force at support is less than maximum design shear force	
Design shear force	$V_{Ed} = 500 \text{ kN}$
Design shear stress	$V_{Ed} = V_{Ed} / (b \times z) = 3.942 \text{ N/mm}^2$
Strength reduction factor (cl.6.2.3(3))	$v_1 = 0.6 \times [1 - f_{ck} / 250 \text{ N/mm}^2] = 0.528$
Compression chord coefficient (cl.6.2.3(3))	$\alpha_{cw} = 1.00$
Angle of concrete compression strut (cl.6.2.3)	$\theta = \min(\max(0.5 \times \text{Asin}[\min(2 \times V_{Ed} / (\alpha_{cw} \times f_{cd} \times v_1)], 21.8 \text{ deg}), 45 \text{ deg})) = 30.7 \text{ deg}$
Area of shear reinforcement required (exp.6.13)	$A_{sv,req} = V_{Ed} \times b / (f_{yd} \times \cot(\theta)) = 2695 \text{ mm}^2/\text{m}$
Shear reinforcement provided	4 × 10φ legs at 100 c/c
Area of shear reinforcement provided	$A_{sv,prov} = 3142 \text{ mm}^2/\text{m}$
Minimum area of shear reinforcement (exp.9.5N)	$A_{sv,min} = 0.08 \text{ N/mm}^2 \times b \times (f_{ck} / 1 \text{ N/mm}^2)^{0.5} / f_{yk} = 438 \text{ mm}^2/\text{m}$
PASS - Area of shear reinforcement provided exceeds minimum required	
Maximum longitudinal spacing (exp.9.6N)	$s_{vl,max} = 0.75 \times d = 251 \text{ mm}$
PASS - Longitudinal spacing of shear reinforcement provided is less than maximum	

Minimum bar spacing

Minimum bottom bar spacing	$s_{bot,min} = (b - 2 \times c_{nom_s} - 2 \times \phi_v - \phi_{bot}) / (N_{bot} - 1) = 94 \text{ mm}$
Minimum allowable bottom bar spacing	$s_{bar_bot,min} = \max(\phi_{bot}, h_{agg} + 5 \text{ mm}, 20 \text{ mm}) + \phi_{bot} = 50 \text{ mm}$
Minimum top bar spacing	$s_{top,min} = (b - 2 \times c_{nom_s} - 2 \times \phi_v - \phi_{top}) / (N_{top} - 1) = 92 \text{ mm}$
Minimum allowable top bar spacing	$s_{bar_top,min} = \max(\phi_{top}, h_{agg} + 5 \text{ mm}, 20 \text{ mm}) + \phi_{top} = 64 \text{ mm}$
PASS - Actual bar spacing exceeds minimum allowable	

Project Viesasis paviljonas				Job no. ARM 37	
Calcs for Sija_500x925				Start page no./Revision 1	
Calcs by A.V.	Calcs date 2024-09-12	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date

RC BEAM DESIGN (EN1992-1)

In accordance with UK national annex

TEDDS calculation version 2.1.15

Rectangular section details

Section width	$b = 925$ mm
Section depth	$h = 500$ mm

Concrete details (Table 3.1 - Strength and deformation characteristics for concrete)

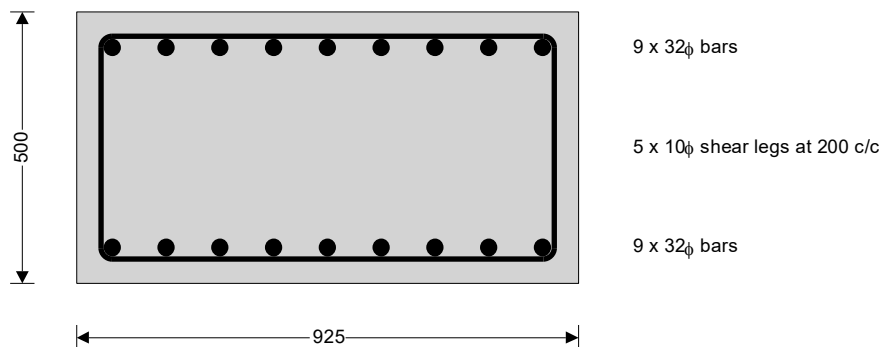
Concrete strength class	C30/37
Characteristic compressive cylinder strength	$f_{ck} = 30$ N/mm ²
Characteristic compressive cube strength	$f_{ck,cube} = 37$ N/mm ²
Mean value of compressive cylinder strength	$f_{cm} = f_{ck} + 8$ N/mm ² = 38 N/mm ²
Mean value of axial tensile strength	$f_{ctm} = 0.3$ N/mm ² $\times (f_{ck} / 1 \text{ N/mm}^2)^{2/3} = 2.9$ N/mm ²
Secant modulus of elasticity of concrete	$E_{cm} = 22$ kN/mm ² $\times [f_{cm} / 10 \text{ N/mm}^2]^{0.3} = 32837$ N/mm ²
Partial factor for concrete (Table 2.1N)	$\gamma_C = 1.50$
Compressive strength coefficient (cl.3.1.6(1))	$\alpha_{cc} = 0.85$
Design compressive concrete strength (exp.3.15)	$f_{cd} = \alpha_{cc} \times f_{ck} / \gamma_C = 17.0$ N/mm ²
Maximum aggregate size	$h_{agg} = 20$ mm

Reinforcement details

Characteristic yield strength of reinforcement	$f_{yk} = 500$ N/mm ²
Partial factor for reinforcing steel (Table 2.1N)	$\gamma_S = 1.15$
Design yield strength of reinforcement	$f_{yd} = f_{yk} / \gamma_S = 435$ N/mm ²

Nominal cover to reinforcement

Nominal cover to top reinforcement	$c_{nom_t} = 40$ mm
Nominal cover to bottom reinforcement	$c_{nom_b} = 40$ mm
Nominal cover to side reinforcement	$c_{nom_s} = 40$ mm



Rectangular section in flexure (Section 6.1) - Negative span moment

Design bending moment	$M = 1000$ kNm
Depth to tension reinforcement	$d = h - c_{nom_t} - \phi_v - \phi_{top} / 2 = 434$ mm
Percentage redistribution	$m_r = 0$ %
Redistribution ratio	$\delta = \min(1 - m_r, 1) = 1.000$
	$K = M / (b \times d^2 \times f_{ck}) = 0.191$
	$K' = 0.598 \times \delta - 0.181 \times \delta^2 - 0.21 = 0.207$

$K' > K$ - No compression reinforcement is required

Project Viesasis paviljonas				Job no. ARM 38	
Calcs for Sija_500x925				Start page no./Revision 2	
Calcs by A.V.	Calcs date 2024-09-12	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date

Lever arm	$z = \min((d / 2) \times [1 + (1 - 3.53 \times K)^{0.5}], 0.95 \times d) = \mathbf{341 \text{ mm}}$
Depth of neutral axis	$x = 2.5 \times (d - z) = \mathbf{233 \text{ mm}}$
Area of tension reinforcement required	$A_{s,req} = M / (f_{yd} \times z) = \mathbf{6752 \text{ mm}^2}$
Tension reinforcement provided	$9 \times 32\phi \text{ bars}$
Area of tension reinforcement provided	$A_{s,prov} = \mathbf{7238 \text{ mm}^2}$
Minimum area of reinforcement (exp.9.1N)	$A_{s,min} = \max(0.26 \times f_{ctm} / f_{yk}, 0.0013) \times b \times d = \mathbf{605 \text{ mm}^2}$
Maximum area of reinforcement (cl.9.2.1.1(3))	$A_{s,max} = 0.04 \times b \times h = \mathbf{18500 \text{ mm}^2}$

PASS - Area of reinforcement provided is greater than area of reinforcement required

Rectangular section in shear (Section 6.2)

Design shear force at span s1	$V_{Ed,max} = \text{abs}(\max(V_{s1,max}, V_{s1,red})) = \mathbf{500 \text{ kN}}$
Angle of comp. shear strut for maximum shear	$\theta_{max} = 45 \text{ deg}$
Maximum design shear force (exp.6.9)	$V_{Rd,max} = b \times z \times v_1 \times f_{cd} / (\cot(\theta_{max}) + \tan(\theta_{max})) = \mathbf{1414 \text{ kN}}$

PASS - Design shear force at support is less than maximum design shear force

Design shear force	$V_{Ed} = \mathbf{500 \text{ kN}}$
Design shear stress	$V_{Ed} = V_{Ed} / (b \times z) = \mathbf{1.587 \text{ N/mm}^2}$
Strength reduction factor (cl.6.2.3(3))	$v_1 = 0.6 \times [1 - f_{ck} / 250 \text{ N/mm}^2] = \mathbf{0.528}$
Compression chord coefficient (cl.6.2.3(3))	$\alpha_{cw} = \mathbf{1.00}$
Angle of concrete compression strut (cl.6.2.3)	

$$\theta = \min(\max(0.5 \times \text{Asin}[\min(2 \times v_{Ed} / (\alpha_{cw} \times f_{cd} \times v_1), 1)], 21.8 \text{ deg}), 45 \text{ deg}) = \mathbf{21.8 \text{ deg}}$$

Area of shear reinforcement required (exp.6.13)	$A_{sv,req} = v_{Ed} \times b / (f_{yd} \times \cot(\theta)) = \mathbf{1350 \text{ mm}^2/\text{m}}$
Shear reinforcement provided	$5 \times 10\phi \text{ legs at } 200 \text{ c/c}$
Area of shear reinforcement provided	$A_{sv,prov} = \mathbf{1963 \text{ mm}^2/\text{m}}$
Minimum area of shear reinforcement (exp.9.5N)	$A_{sv,min} = 0.08 \text{ N/mm}^2 \times b \times (f_{ck} / 1 \text{ N/mm}^2)^{0.5} / f_{yk} = \mathbf{811 \text{ mm}^2/\text{m}}$

PASS - Area of shear reinforcement provided exceeds minimum required

Maximum longitudinal spacing (exp.9.6N)	$s_{vl,max} = 0.75 \times d = \mathbf{326 \text{ mm}}$
---	--

PASS - Longitudinal spacing of shear reinforcement provided is less than maximum

Minimum bar spacing

Minimum bottom bar spacing	$s_{bot,min} = (b - 2 \times C_{nom,s} - 2 \times \phi_v - \phi_{bot}) / (N_{bot} - 1) = \mathbf{99 \text{ mm}}$
Minimum allowable bottom bar spacing	$s_{bar_bot,min} = \max(\phi_{bot}, h_{agg} + 5 \text{ mm}, 20 \text{ mm}) + \phi_{bot} = \mathbf{64 \text{ mm}}$
Minimum top bar spacing	$s_{top,min} = (b - 2 \times C_{nom,s} - 2 \times \phi_v - \phi_{top}) / (N_{top} - 1) = \mathbf{99 \text{ mm}}$
Minimum allowable top bar spacing	$s_{bar_top,min} = \max(\phi_{top}, h_{agg} + 5 \text{ mm}, 20 \text{ mm}) + \phi_{top} = \mathbf{64 \text{ mm}}$

PASS - Actual bar spacing exceeds minimum allowable

Project Viesasis paviljonas				Job no. ARM 39	
Calcs for Sija_500x1000				Start page no./Revision 1	
Calcs by A.V.	Calcs date 2023-09-14	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date

RC BEAM DESIGN (EN1992-1)

In accordance with UK national annex

TEDDS calculation version 2.1.15

Rectangular section details

Section width $b = 1000$ mm
Section depth $h = 500$ mm

Concrete details (Table 3.1 - Strength and deformation characteristics for concrete)

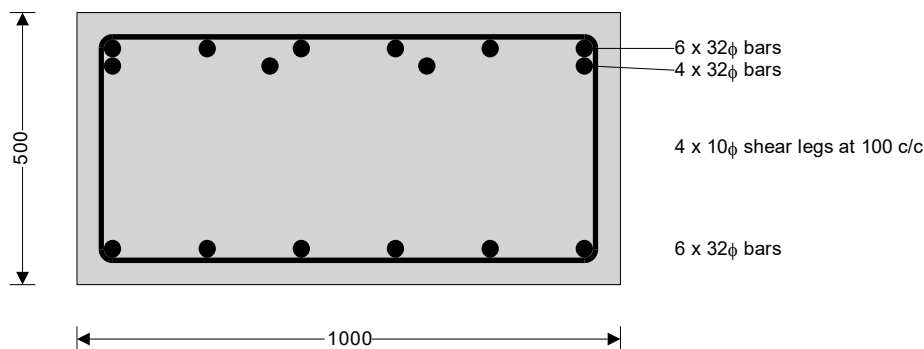
Concrete strength class **C30/37**
Characteristic compressive cylinder strength $f_{ck} = 30$ N/mm²
Characteristic compressive cube strength $f_{ck,cube} = 37$ N/mm²
Mean value of compressive cylinder strength $f_{cm} = f_{ck} + 8$ N/mm² = **38** N/mm²
Mean value of axial tensile strength $f_{ctm} = 0.3$ N/mm² $\times (f_{ck} / 1$ N/mm²)^{2/3} = **2.9** N/mm²
Secant modulus of elasticity of concrete $E_{cm} = 22$ kN/mm² $\times [f_{cm} / 10$ N/mm²]^{0.3} = **32837** N/mm²
Partial factor for concrete (Table 2.1N) $\gamma_C = 1.50$
Compressive strength coefficient (cl.3.1.6(1)) $\alpha_{cc} = 0.85$
Design compressive concrete strength (exp.3.15) $f_{cd} = \alpha_{cc} \times f_{ck} / \gamma_C = 17.0$ N/mm²
Maximum aggregate size $h_{agg} = 20$ mm

Reinforcement details

Characteristic yield strength of reinforcement $f_{yk} = 500$ N/mm²
Partial factor for reinforcing steel (Table 2.1N) $\gamma_S = 1.15$
Design yield strength of reinforcement $f_{yd} = f_{yk} / \gamma_S = 435$ N/mm²

Nominal cover to reinforcement

Nominal cover to top reinforcement $c_{nom,t} = 40$ mm
Nominal cover to bottom reinforcement $c_{nom,b} = 40$ mm
Nominal cover to side reinforcement $c_{nom,s} = 40$ mm



Multiple layers of top reinforcement

Reinforcement provided - layer 1 $6 \times 32\phi$ bars
Area of reinforcement provided - layer 1 $A_{s,L1} = 4825$ mm²
Depth to layer 1 $d_{L1} = 434$ mm
Reinforcement provided - layer 2 $4 \times 32\phi$ bars
Area of reinforcement provided - layer 2 $A_{s,L2} = 3217$ mm²
Depth to layer 2 $d_{L2} = 402$ mm
Total area of reinforcement $A_{s,prov} = A_{s,L1} + A_{s,L2} = 8042$ mm²

Project Viesasis paviljonas				Job no. ARM 40	
Calcs for Sija_500x1000				Start page no./Revision 2	
Calcs by A.V.	Calcs date 2023-09-14	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date

Centroid of reinforcement $d_{top} = (A_{s,L1} \times d_{L1} + A_{s,L2} \times d_{L2}) / A_{s,prov} = 421 \text{ mm}$

Rectangular section in flexure (Section 6.1) - Negative span moment

Design bending moment $M = 1000 \text{ kNm}$

Depth to tension reinforcement $d = d_{top} = 421 \text{ mm}$

Percentage redistribution $m_r = 0 \%$

Redistribution ratio $\delta = \min(1 - m_r, 1) = 1.000$

$$K = M / (b \times d^2 \times f_{ck}) = 0.188$$

$$K' = 0.598 \times \delta - 0.181 \times \delta^2 - 0.21 = 0.207$$

$K' > K$ - No compression reinforcement is required

Lever arm $z = \min((d/2) \times [1 + (1 - 3.53 \times K)^{0.5}], 0.95 \times d) = 333 \text{ mm}$

Depth of neutral axis $x = 2.5 \times (d - z) = 221 \text{ mm}$

Area of tension reinforcement required $A_{s,req} = M / (f_{yd} \times z) = 6911 \text{ mm}^2$

Tension reinforcement provided $6 \times 32 \phi\text{bars} + 4 \times 32 \phi\text{bars}$

Area of tension reinforcement provided $A_{s,prov} = 8042 \text{ mm}^2$

Minimum area of reinforcement (exp.9.1N) $A_{s,min} = \max(0.26 \times f_{ctm} / f_{yk}, 0.0013) \times b \times d = 634 \text{ mm}^2$

Maximum area of reinforcement (cl.9.2.1.1(3)) $A_{s,max} = 0.04 \times b \times h = 20000 \text{ mm}^2$

PASS - Area of reinforcement provided is greater than area of reinforcement required

Rectangular section in shear (Section 6.2)

Design shear force at span s1 $V_{Ed,max} = \text{abs}(\max(V_{s1,max}, V_{s1,red})) = 1000 \text{ kN}$

Angle of comp. shear strut for maximum shear $\theta_{max} = 45 \text{ deg}$

Maximum design shear force (exp.6.9) $V_{Rd,max} = b \times z \times v_1 \times f_{cd} / (\cot(\theta_{max}) + \tan(\theta_{max})) = 1494 \text{ kN}$

PASS - Design shear force at support is less than maximum design shear force

Design shear force $V_{Ed} = 1000 \text{ kN}$

Design shear stress $v_{Ed} = V_{Ed} / (b \times z) = 3.005 \text{ N/mm}^2$

Strength reduction factor (cl.6.2.3(3)) $v_1 = 0.6 \times [1 - f_{ck} / 250 \text{ N/mm}^2] = 0.528$

Compression chord coefficient (cl.6.2.3(3)) $\alpha_{cw} = 1.00$

Angle of concrete compression strut (cl.6.2.3)

$$\theta = \min(\max(0.5 \times \text{Asin}[\min(2 \times v_{Ed} / (\alpha_{cw} \times f_{cd} \times v_1)], 21.8 \text{ deg}), 45 \text{ deg})) = 21.8 \text{ deg}$$

Area of shear reinforcement required (exp.6.13) $A_{sv,req} = V_{Ed} \times b / (f_{yd} \times \cot(\theta)) = 2764 \text{ mm}^2/\text{m}$

Shear reinforcement provided $4 \times 10\phi \text{ legs at } 100 \text{ c/c}$

Area of shear reinforcement provided $A_{sv,prov} = 3142 \text{ mm}^2/\text{m}$

Minimum area of shear reinforcement (exp.9.5N) $A_{sv,min} = 0.08 \text{ N/mm}^2 \times b \times (f_{ck} / 1 \text{ N/mm}^2)^{0.5} / f_{yk} = 876 \text{ mm}^2/\text{m}$

PASS - Area of shear reinforcement provided exceeds minimum required

Maximum longitudinal spacing (exp.9.6N) $s_{vl,max} = 0.75 \times d = 316 \text{ mm}$

PASS - Longitudinal spacing of shear reinforcement provided is less than maximum

Minimum bar spacing

Minimum bottom bar spacing $s_{bot,min} = (b - 2 \times c_{nom,s} - 2 \times \phi_v - \phi_{bot}) / (N_{bot} - 1) = 174 \text{ mm}$

Minimum allowable bottom bar spacing $s_{bar_bot,min} = \max(\phi_{bot}, h_{agg} + 5 \text{ mm}, 20 \text{ mm}) + \phi_{bot} = 64 \text{ mm}$

Minimum top bar spacing $s_{top,min} = (b - 2 \times c_{nom,s} - 2 \times \phi_v - \phi_{top,L1}) / (N_{top,L1} - 1) = 174 \text{ mm}$

Minimum allowable top bar spacing $s_{bar_top,min} = \max(\phi_{top,L1}, h_{agg} + 5 \text{ mm}, 20 \text{ mm}) + \phi_{top,L1} = 64 \text{ mm}$

PASS - Actual bar spacing exceeds minimum allowable

Project Viesasis paviljonas				Job no. ARM 41	
Calcs for Sija_500x1600				Start page no./Revision 1	
Calcs by A.V.	Calcs date 2024-09-13	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date

RC BEAM DESIGN (EN1992-1)

In accordance with UK national annex

TEDDS calculation version 2.1.15

Rectangular section details

Section width $b = 1600$ mm
Section depth $h = 500$ mm

Concrete details (Table 3.1 - Strength and deformation characteristics for concrete)

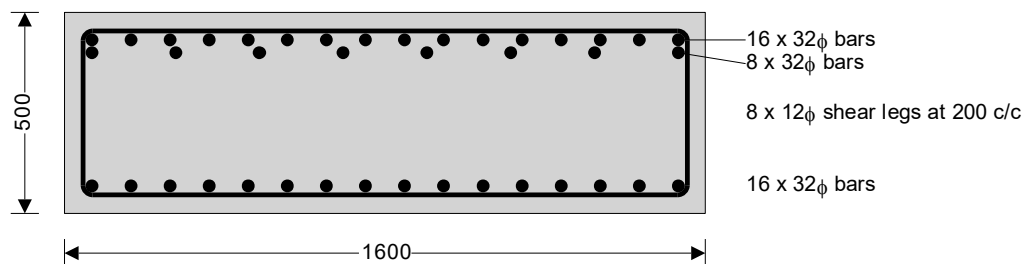
Concrete strength class **C30/37**
Characteristic compressive cylinder strength $f_{ck} = 30$ N/mm²
Characteristic compressive cube strength $f_{ck,cube} = 37$ N/mm²
Mean value of compressive cylinder strength $f_{cm} = f_{ck} + 8$ N/mm² = **38** N/mm²
Mean value of axial tensile strength $f_{ctm} = 0.3$ N/mm² $\times (f_{ck} / 1$ N/mm²)^{2/3} = **2.9** N/mm²
Secant modulus of elasticity of concrete $E_{cm} = 22$ kN/mm² $\times [f_{cm} / 10$ N/mm²]^{0.3} = **32837** N/mm²
Partial factor for concrete (Table 2.1N) $\gamma_C = 1.50$
Compressive strength coefficient (cl.3.1.6(1)) $\alpha_{cc} = 0.85$
Design compressive concrete strength (exp.3.15) $f_{cd} = \alpha_{cc} \times f_{ck} / \gamma_C = 17.0$ N/mm²
Maximum aggregate size $h_{agg} = 20$ mm

Reinforcement details

Characteristic yield strength of reinforcement $f_{yk} = 500$ N/mm²
Partial factor for reinforcing steel (Table 2.1N) $\gamma_S = 1.15$
Design yield strength of reinforcement $f_{yd} = f_{yk} / \gamma_S = 435$ N/mm²

Nominal cover to reinforcement

Nominal cover to top reinforcement $c_{nom,t} = 40$ mm
Nominal cover to bottom reinforcement $c_{nom,b} = 40$ mm
Nominal cover to side reinforcement $c_{nom,s} = 40$ mm



Multiple layers of top reinforcement

Reinforcement provided - layer 1 $16 \times 32\phi$ bars
Area of reinforcement provided - layer 1 $A_{s,L1} = 12868$ mm²
Depth to layer 1 $d_{L1} = 432$ mm
Reinforcement provided - layer 2 $8 \times 32\phi$ bars
Area of reinforcement provided - layer 2 $A_{s,L2} = 6434$ mm²
Depth to layer 2 $d_{L2} = 400$ mm
Total area of reinforcement $A_{s,prov} = A_{s,L1} + A_{s,L2} = 19302$ mm²
Centroid of reinforcement $d_{top} = (A_{s,L1} \times d_{L1} + A_{s,L2} \times d_{L2}) / A_{s,prov} = 421$ mm

Project Viesasis paviljonas				Job no. ARM 42	
Calcs for Sija_500x1600				Start page no./Revision 2	
Calcs by A.V.	Calcs date 2024-09-13	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date

Rectangular section in flexure (Section 6.1) - Negative span moment

Design bending moment	$M = 2400$ kNm
Depth to tension reinforcement	$d = d_{top} = 421$ mm
Percentage redistribution	$m_r = 0$ %
Redistribution ratio	$\delta = \min(1 - m_r, 1) = 1.000$
	$K = M / (b \times d^2 \times f_{ck}) = 0.282$
	$K' = 0.598 \times \delta - 0.181 \times \delta^2 - 0.21 = 0.207$
	$K > K'$ - Compression reinforcement is required
Lever arm	$z = (d / 2) \times [1 + (1 - 3.53 \times K')^{0.5}] = 320$ mm
Depth of neutral axis	$x = 2.5 \times (d - z) = 253$ mm
Depth of compression reinforcement	$d_2 = c_{nom_b} + \phi_v + \phi_{bot} / 2 = 68$ mm
	$f_{sc} = \min(700 \text{ N/mm}^2 \times [(x - d_2) / x], f_{yd}) = 435$ N/mm ²
Area of compression reinforcement required	$A_{s2,req} = (K - K') \times f_{ck} \times b \times d^2 / (f_{sc} \times (d - d_2)) = 4141$ mm ²
Compression reinforcement provided	16 × 32ϕ bars
Area of compression reinforcement provided	$A_{s2,prov} = 12868$ mm ²
Maximum area of reinforcement (cl.9.2.1.1(3))	$A_{s,max} = 0.04 \times b \times h = 32000$ mm ²

PASS - Area of reinforcement provided is greater than area of reinforcement required

Area of tension reinforcement required	$A_{s,req} = K' \times f_{ck} \times b \times d^2 / (f_{yd} \times z) + A_{s2,req} \times f_{sc} / f_{yd} = 16819$ mm ²
Tension reinforcement provided	16 × 32 ϕbars + 8 × 32 ϕbars
Area of tension reinforcement provided	$A_{s,prov} = 19302$ mm ²
Minimum area of reinforcement (exp.9.1N)	$A_{s,min} = \max(0.26 \times f_{ctm} / f_{yk}, 0.0013) \times b \times d = 1015$ mm ²

PASS - Area of reinforcement provided is greater than area of reinforcement required

Rectangular section in shear (Section 6.2)

Design shear force at span s1	$V_{Ed,max} = \text{abs}(\max(V_{s1_max}, V_{s1_red})) = 1500$ kN
Angle of comp. shear strut for maximum shear	$\theta_{max} = 45$ deg
Maximum design shear force (exp.6.9)	$V_{Rd,max} = b \times z \times v_1 \times f_{cd} / (\cot(\theta_{max}) + \tan(\theta_{max})) = 2298$ kN

PASS - Design shear force at support is less than maximum design shear force

Design shear force	$V_{Ed} = 1500$ kN
Design shear stress	$V_{Ed} = V_{Ed} / (b \times z) = 2.930$ N/mm ²
Strength reduction factor (cl.6.2.3(3))	$v_1 = 0.6 \times [1 - f_{ck} / 250 \text{ N/mm}^2] = 0.528$
Compression chord coefficient (cl.6.2.3(3))	$\alpha_{cw} = 1.00$
Angle of concrete compression strut (cl.6.2.3)	$\theta = \min(\max(0.5 \times \text{Asin}[\min(2 \times V_{Ed} / (\alpha_{cw} \times f_{cd} \times v_1)], 21.8 \text{ deg}), 45 \text{ deg})) = 21.8$ deg

Area of shear reinforcement required (exp.6.13)	$A_{sv,req} = V_{Ed} \times b / (f_{yd} \times \cot(\theta)) = 4312$ mm ² /m
Shear reinforcement provided	8 × 12ϕ legs at 200 c/c
Area of shear reinforcement provided	$A_{sv,prov} = 4524$ mm ² /m
Minimum area of shear reinforcement (exp.9.5N)	$A_{sv,min} = 0.08 \text{ N/mm}^2 \times b \times (f_{ck} / 1 \text{ N/mm}^2)^{0.5} / f_{yk} = 1402$ mm ² /m

PASS - Area of shear reinforcement provided exceeds minimum required

Maximum longitudinal spacing (exp.9.6N)	$s_{vl,max} = 0.75 \times d = 316$ mm
---	---------------------------------------

PASS - Longitudinal spacing of shear reinforcement provided is less than maximum

Minimum bar spacing

Minimum bottom bar spacing	$s_{bot,min} = (b - 2 \times c_{nom_s} - 2 \times \phi_v - \phi_{bot}) / (N_{bot} - 1) = 98$ mm
Minimum allowable bottom bar spacing	$s_{bar_bot,min} = \max(\phi_{bot}, h_{agg} + 5 \text{ mm}, 20 \text{ mm}) + \phi_{bot} = 64$ mm
Minimum top bar spacing	$s_{top,min} = (b - 2 \times c_{nom_s} - 2 \times \phi_v - \phi_{top,L1}) / (N_{top,L1} - 1) = 98$ mm



Project Viesasis paviljonas				Job no. ARM 43	
Calcs for Sija_500x1600				Start page no./Revision 3	
Calcs by A.V.	Calcs date 2024-09-13	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date

Minimum allowable top bar spacing

$$s_{\text{bar_top,min}} = \max(\phi_{\text{top,L1}}, h_{\text{agg}} + 5 \text{ mm}, 20 \text{ mm}) + \phi_{\text{top,L1}} = \mathbf{64 \text{ mm}}$$

PASS - Actual bar spacing exceeds minimum allowable

Project Viesasis paviljonas				Job no. ARM 44	
Calcs for Sija_650x550				Start page no./Revision 1	
Calcs by A.V.	Calcs date 2024-09-12	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date

RC BEAM DESIGN (EN1992-1)

In accordance with UK national annex

TEDDS calculation version 2.1.15

Rectangular section details

Section width	$b = 550$ mm
Section depth	$h = 650$ mm

Concrete details (Table 3.1 - Strength and deformation characteristics for concrete)

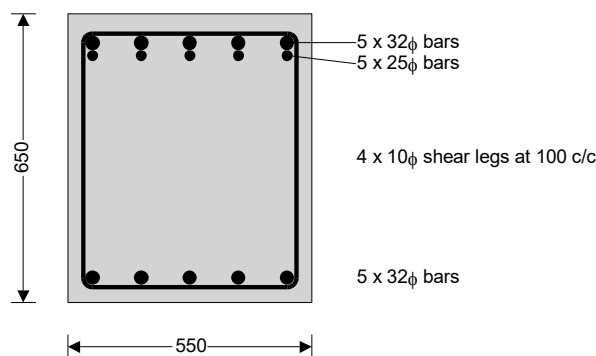
Concrete strength class	C30/37
Characteristic compressive cylinder strength	$f_{ck} = 30$ N/mm ²
Characteristic compressive cube strength	$f_{ck,cube} = 37$ N/mm ²
Mean value of compressive cylinder strength	$f_{cm} = f_{ck} + 8$ N/mm ² = 38 N/mm ²
Mean value of axial tensile strength	$f_{ctm} = 0.3$ N/mm ² $\times (f_{ck} / 1$ N/mm ²) ^{2/3} = 2.9 N/mm ²
Secant modulus of elasticity of concrete	$E_{cm} = 22$ kN/mm ² $\times [f_{cm} / 10$ N/mm ²] ^{0.3} = 32837 N/mm ²
Partial factor for concrete (Table 2.1N)	$\gamma_C = 1.50$
Compressive strength coefficient (cl.3.1.6(1))	$\alpha_{cc} = 0.85$
Design compressive concrete strength (exp.3.15)	$f_{cd} = \alpha_{cc} \times f_{ck} / \gamma_C = 17.0$ N/mm ²
Maximum aggregate size	$h_{agg} = 20$ mm

Reinforcement details

Characteristic yield strength of reinforcement	$f_{yk} = 500$ N/mm ²
Partial factor for reinforcing steel (Table 2.1N)	$\gamma_S = 1.15$
Design yield strength of reinforcement	$f_{yd} = f_{yk} / \gamma_S = 435$ N/mm ²

Nominal cover to reinforcement

Nominal cover to top reinforcement	$c_{nom_t} = 40$ mm
Nominal cover to bottom reinforcement	$c_{nom_b} = 30$ mm
Nominal cover to side reinforcement	$c_{nom_s} = 30$ mm



Multiple layers of top reinforcement

Reinforcement provided - layer 1	5 \times 32 ϕ bars
Area of reinforcement provided - layer 1	$A_{s_L1} = 4021$ mm ²
Depth to layer 1	$d_{L1} = 584$ mm
Reinforcement provided - layer 2	5 \times 25 ϕ bars
Area of reinforcement provided - layer 2	$A_{s_L2} = 2454$ mm ²
Depth to layer 2	$d_{L2} = 556$ mm
Total area of reinforcement	$A_{s,prov} = A_{s_L1} + A_{s_L2} = 6476$ mm ²

Project Viesasis paviljonas				Job no. ARM 45	
Calcs for Sija_650x550				Start page no./Revision 2	
Calcs by A.V.	Calcs date 2024-09-12	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date

Centroid of reinforcement $d_{top} = (A_{s,L1} \times d_{L1} + A_{s,L2} \times d_{L2}) / A_{s,prov} = 573 \text{ mm}$

Rectangular section in flexure (Section 6.1) - Negative span moment

Design bending moment $M = 1000 \text{ kNm}$

Depth to tension reinforcement $d = d_{top} = 573 \text{ mm}$

Percentage redistribution $m_r = 0 \%$

Redistribution ratio $\delta = \min(1 - m_r, 1) = 1.000$

$$K = M / (b \times d^2 \times f_{ck}) = 0.184$$

$$K' = 0.598 \times \delta - 0.181 \times \delta^2 - 0.21 = 0.207$$

$K' > K$ - No compression reinforcement is required

Lever arm $z = \min((d/2) \times [1 + (1 - 3.53 \times K)^{0.5}], 0.95 \times d) = 456 \text{ mm}$

Depth of neutral axis $x = 2.5 \times (d - z) = 293 \text{ mm}$

Area of tension reinforcement required $A_{s,req} = M / (f_{yd} \times z) = 5045 \text{ mm}^2$

Tension reinforcement provided $5 \times 32 \phi\text{bars} + 5 \times 25 \phi\text{bars}$

Area of tension reinforcement provided $A_{s,prov} = 6476 \text{ mm}^2$

Minimum area of reinforcement (exp.9.1N) $A_{s,min} = \max(0.26 \times f_{ctm} / f_{yk}, 0.0013) \times b \times d = 475 \text{ mm}^2$

Maximum area of reinforcement (cl.9.2.1.1(3)) $A_{s,max} = 0.04 \times b \times h = 14300 \text{ mm}^2$

PASS - Area of reinforcement provided is greater than area of reinforcement required

Rectangular section in shear (Section 6.2)

Design shear force at span s1 $V_{Ed,max} = \text{abs}(\max(V_{s1,max}, V_{s1,red})) = 800 \text{ kN}$

Angle of comp. shear strut for maximum shear $\theta_{max} = 45 \text{ deg}$

Maximum design shear force (exp.6.9) $V_{Rd,max} = b \times z \times v_1 \times f_{cd} / (\cot(\theta_{max}) + \tan(\theta_{max})) = 1125 \text{ kN}$

PASS - Design shear force at support is less than maximum design shear force

Design shear force $V_{Ed} = 800 \text{ kN}$

Design shear stress $v_{Ed} = V_{Ed} / (b \times z) = 3.191 \text{ N/mm}^2$

Strength reduction factor (cl.6.2.3(3)) $v_1 = 0.6 \times [1 - f_{ck} / 250 \text{ N/mm}^2] = 0.528$

Compression chord coefficient (cl.6.2.3(3)) $\alpha_{cw} = 1.00$

Angle of concrete compression strut (cl.6.2.3)

$$\theta = \min(\max(0.5 \times \text{Asin}[\min(2 \times v_{Ed} / (\alpha_{cw} \times f_{cd} \times v_1)], 21.8 \text{ deg}), 45 \text{ deg})) = 22.7 \text{ deg}$$

Area of shear reinforcement required (exp.6.13) $A_{sv,req} = V_{Ed} \times b / (f_{yd} \times \cot(\theta)) = 1685 \text{ mm}^2/\text{m}$

Shear reinforcement provided $4 \times 10\phi \text{ legs at } 100 \text{ c/c}$

Area of shear reinforcement provided $A_{sv,prov} = 3142 \text{ mm}^2/\text{m}$

Minimum area of shear reinforcement (exp.9.5N) $A_{sv,min} = 0.08 \text{ N/mm}^2 \times b \times (f_{ck} / 1 \text{ N/mm}^2)^{0.5} / f_{yk} = 482 \text{ mm}^2/\text{m}$

PASS - Area of shear reinforcement provided exceeds minimum required

Maximum longitudinal spacing (exp.9.6N) $s_{vl,max} = 0.75 \times d = 430 \text{ mm}$

PASS - Longitudinal spacing of shear reinforcement provided is less than maximum

Minimum bar spacing

Minimum bottom bar spacing $s_{bot,min} = (b - 2 \times c_{nom,s} - 2 \times \phi_v - \phi_{bot}) / (N_{bot} - 1) = 110 \text{ mm}$

Minimum allowable bottom bar spacing $s_{bar_bot,min} = \max(\phi_{bot}, h_{agg} + 5 \text{ mm}, 20 \text{ mm}) + \phi_{bot} = 64 \text{ mm}$

Minimum top bar spacing $s_{top,min} = (b - 2 \times c_{nom,s} - 2 \times \phi_v - \phi_{top,L1}) / (N_{top,L1} - 1) = 110 \text{ mm}$

Minimum allowable top bar spacing $s_{bar_top,min} = \max(\phi_{top,L1}, h_{agg} + 5 \text{ mm}, 20 \text{ mm}) + \phi_{top,L1} = 64 \text{ mm}$

PASS - Actual bar spacing exceeds minimum allowable

Project Viesasis paviljonas				Job no. ARM 46	
Calcs for Sija_680x250				Start page no./Revision 1	
Calcs by A.V.	Calcs date 2024-09-12	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date

RC BEAM DESIGN (EN1992-1)

In accordance with UK national annex

TEDDS calculation version 2.1.15

Rectangular section details

Section width $b = 250$ mm
Section depth $h = 680$ mm

Concrete details (Table 3.1 - Strength and deformation characteristics for concrete)

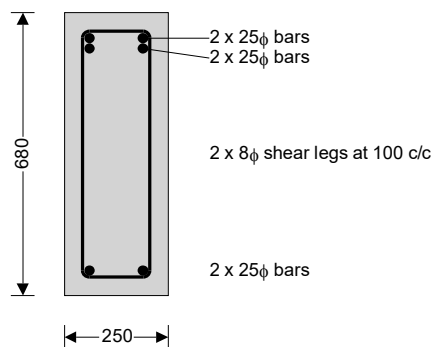
Concrete strength class **C30/37**
Characteristic compressive cylinder strength $f_{ck} = 30$ N/mm²
Characteristic compressive cube strength $f_{ck,cube} = 37$ N/mm²
Mean value of compressive cylinder strength $f_{cm} = f_{ck} + 8$ N/mm² = **38** N/mm²
Mean value of axial tensile strength $f_{ctm} = 0.3$ N/mm² $\times (f_{ck} / 1$ N/mm²)^{2/3} = **2.9** N/mm²
Secant modulus of elasticity of concrete $E_{cm} = 22$ kN/mm² $\times [f_{cm} / 10$ N/mm²]^{0.3} = **32837** N/mm²
Partial factor for concrete (Table 2.1N) $\gamma_C = 1.50$
Compressive strength coefficient (cl.3.1.6(1)) $\alpha_{cc} = 0.85$
Design compressive concrete strength (exp.3.15) $f_{cd} = \alpha_{cc} \times f_{ck} / \gamma_C = 17.0$ N/mm²
Maximum aggregate size $h_{agg} = 20$ mm

Reinforcement details

Characteristic yield strength of reinforcement $f_{yk} = 500$ N/mm²
Partial factor for reinforcing steel (Table 2.1N) $\gamma_S = 1.15$
Design yield strength of reinforcement $f_{yd} = f_{yk} / \gamma_S = 435$ N/mm²

Nominal cover to reinforcement

Nominal cover to top reinforcement $c_{nom,t} = 40$ mm
Nominal cover to bottom reinforcement $c_{nom,b} = 40$ mm
Nominal cover to side reinforcement $c_{nom,s} = 40$ mm



Multiple layers of top reinforcement

Reinforcement provided - layer 1 $2 \times 25\phi$ bars
Area of reinforcement provided - layer 1 $A_{s,L1} = 982$ mm²
Depth to layer 1 $d_{L1} = 620$ mm
Reinforcement provided - layer 2 $2 \times 25\phi$ bars
Area of reinforcement provided - layer 2 $A_{s,L2} = 982$ mm²
Depth to layer 2 $d_{L2} = 595$ mm
Total area of reinforcement $A_{s,prov} = A_{s,L1} + A_{s,L2} = 1963$ mm²

Project Viesasis paviljonas				Job no. ARM 47	
Calcs for Sija_680x250				Start page no./Revision 2	
Calcs by A.V.	Calcs date 2024-09-12	Checked by	Checked date	Approved by	Approved date

Centroid of reinforcement $d_{top} = (A_{s,L1} \times d_{L1} + A_{s,L2} \times d_{L2}) / A_{s,prov} = 607 \text{ mm}$

Rectangular section in flexure (Section 6.1) - Negative span moment

Design bending moment $M = 400 \text{ kNm}$

Depth to tension reinforcement $d = d_{top} = 607 \text{ mm}$

Percentage redistribution $m_r = 0 \%$

Redistribution ratio $\delta = \min(1 - m_r, 1) = 1.000$

$K = M / (b \times d^2 \times f_{ck}) = 0.145$

$K' = 0.598 \times \delta - 0.181 \times \delta^2 - 0.21 = 0.207$

$K' > K$ - No compression reinforcement is required

Lever arm $z = \min((d/2) \times [1 + (1 - 3.53 \times K)^{0.5}], 0.95 \times d) = 516 \text{ mm}$

Depth of neutral axis $x = 2.5 \times (d - z) = 228 \text{ mm}$

Area of tension reinforcement required $A_{s,req} = M / (f_{yd} \times z) = 1784 \text{ mm}^2$

Tension reinforcement provided $2 \times 25 \phi\text{bars} + 2 \times 25 \phi\text{bars}$

Area of tension reinforcement provided $A_{s,prov} = 1963 \text{ mm}^2$

Minimum area of reinforcement (exp.9.1N) $A_{s,min} = \max(0.26 \times f_{ctm} / f_{yk}, 0.0013) \times b \times d = 229 \text{ mm}^2$

Maximum area of reinforcement (cl.9.2.1.1(3)) $A_{s,max} = 0.04 \times b \times h = 6800 \text{ mm}^2$

PASS - Area of reinforcement provided is greater than area of reinforcement required

Rectangular section in shear (Section 6.2)

Design shear force at span s1 $V_{Ed,max} = \text{abs}(\max(V_{s1,max}, V_{s1,red})) = 350 \text{ kN}$

Angle of comp. shear strut for maximum shear $\theta_{max} = 45 \text{ deg}$

Maximum design shear force (exp.6.9) $V_{Rd,max} = b \times z \times v_1 \times f_{cd} / (\cot(\theta_{max}) + \tan(\theta_{max})) = 579 \text{ kN}$

PASS - Design shear force at support is less than maximum design shear force

Design shear force $V_{Ed} = 350 \text{ kN}$

Design shear stress $v_{Ed} = V_{Ed} / (b \times z) = 2.715 \text{ N/mm}^2$

Strength reduction factor (cl.6.2.3(3)) $v_1 = 0.6 \times [1 - f_{ck} / 250 \text{ N/mm}^2] = 0.528$

Compression chord coefficient (cl.6.2.3(3)) $\alpha_{cw} = 1.00$

Angle of concrete compression strut (cl.6.2.3)

$\theta = \min(\max(0.5 \times \text{Asin}[\min(2 \times v_{Ed} / (\alpha_{cw} \times f_{cd} \times v_1)], 21.8 \text{ deg}), 45 \text{ deg})) = 21.8 \text{ deg}$

Area of shear reinforcement required (exp.6.13) $A_{sv,req} = V_{Ed} \times b / (f_{yd} \times \cot(\theta)) = 624 \text{ mm}^2/\text{m}$

Shear reinforcement provided $2 \times 8\phi \text{ legs at } 100 \text{ c/c}$

Area of shear reinforcement provided $A_{sv,prov} = 1005 \text{ mm}^2/\text{m}$

Minimum area of shear reinforcement (exp.9.5N) $A_{sv,min} = 0.08 \text{ N/mm}^2 \times b \times (f_{ck} / 1 \text{ N/mm}^2)^{0.5} / f_{yk} = 219 \text{ mm}^2/\text{m}$

PASS - Area of shear reinforcement provided exceeds minimum required

Maximum longitudinal spacing (exp.9.6N) $s_{vl,max} = 0.75 \times d = 455 \text{ mm}$

PASS - Longitudinal spacing of shear reinforcement provided is less than maximum

Minimum bar spacing

Minimum bottom bar spacing $s_{bot,min} = (b - 2 \times C_{nom,s} - 2 \times \phi_v - \phi_{bot}) / (N_{bot} - 1) = 129 \text{ mm}$

Minimum allowable bottom bar spacing $s_{bar_bot,min} = \max(\phi_{bot}, h_{agg} + 5 \text{ mm}, 20 \text{ mm}) + \phi_{bot} = 50 \text{ mm}$

Minimum top bar spacing $s_{top,min} = (b - 2 \times C_{nom,s} - 2 \times \phi_v - \phi_{top,L1}) / (N_{top,L1} - 1) = 129 \text{ mm}$


Minimum allowable top bar spacing $s_{bar_top,min} = \max(\phi_{top,L1}, h_{agg} + 5 \text{ mm}, 20 \text{ mm}) + \phi_{top,L1} = 50 \text{ mm}$

PASS - Actual bar spacing exceeds minimum allowable

Išvados dėl skaičiavimo rezultatų

Skaičiavimų rezultatai atitinka projekto rengimo dokumentų ir normatyvinių statybos techninių dokumentų reikalavimus.

Suprojektuota konstrukcijų geometrija ir parinkti skerspjūvių gabaritai leis parinkti gelžbetoninių konstrukcijų armavimą ir suprojektuoti konstrukcijų mazgus taip, kad įrengtos konstrukcijos tenkintų mechaninio atsparumo ir pastovumo reikalavimus.

PROJEKTUOTOJAS	KVAL. PATV. DOK. NR.	PAREIGOS	VARDAS, PAVARDĖ	PARAŠAS
 RIBINIS BŪVIS	19668	KPDV	Audrius Ražaitis	



Brėžinių žiniaraštis

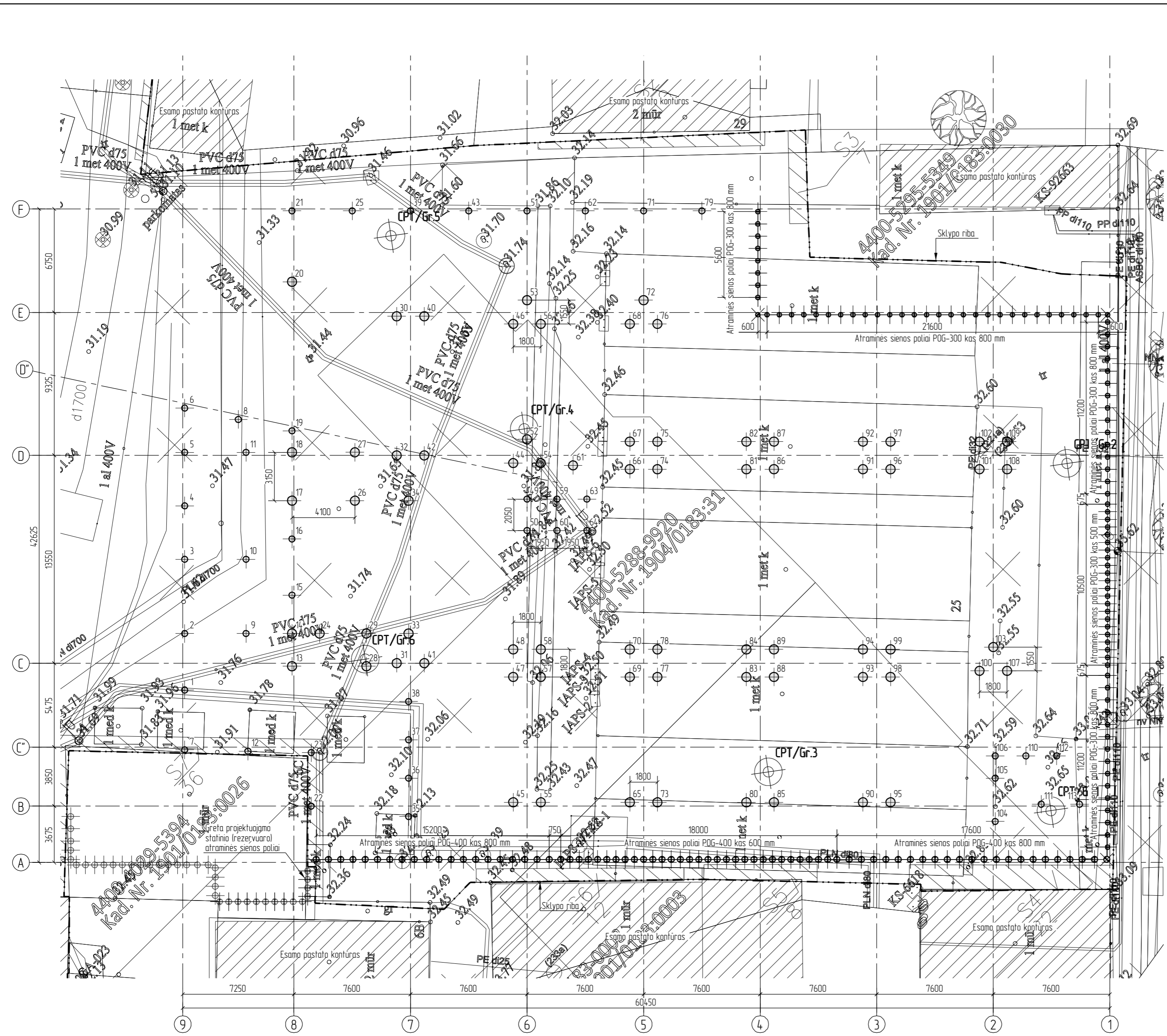
Brėžinio žymuo	Lapų sk.	Laida	Brėžinio pavadinimas	Pastabos
SR-659-2022-01-TP-SK.B-100	1	0	Sutartiniai žymėjimai	
SR-659-2022-01-TP-SK.B-101	1	0	Polių schema	
SR-659-2022-01-TP-SK.B-102	1	0	Pamatų schema	
SR-659-2022-01-TP-SK.B-103	1	0	Rūsio konstrukcijų schema	
SR-659-2022-01-TP-SK.B-113	1	0	Rūsio perdangos ir 1a. vertikalių konstrukcijų schema	
SR-659-2022-01-TP-SK.B-123	1	0	1a. perdangos ir 2a. vertikalių konstrukcijų schema	
SR-659-2022-01-TP-SK.B-133	1	0	2a. perdangos ir antresolės konstrukcijų schema	
SR-659-2022-01-TP-SK.B-135	1	0	Stogo konstrukcijų schema	
SR-659-2022-01-TP-SK.B-201	1	0	Pjūvis 201	
SR-659-2022-01-TP-SK.B-204	1	0	Pjūvis 204	
SR-659-2022-01-TP-SK.B-206	1	0	Pjūvis 206	
SR-659-2022-01-TP-SK.B-601	1	0	Grindų ant grunto detalė GR-0.1	
SR-659-2022-01-TP-SK.B-602	1	0	Grindų ant grunto detalė GR-0.2	
SR-659-2022-01-TP-SK.B-603	1	0	Grindų ant grunto detalė GR-0.3	
SR-659-2022-01-TP-SK.B-604	1	0	Grindų ant rūsio perdangos detalė GR-1.1	
SR-659-2022-01-TP-SK.B-605	1	0	Grindų ant rūsio perdangos detalė GR-1.2	
SR-659-2022-01-TP-SK.B-606	1	0	Grindų ant tarpaukštinės perdangos detalė GR-2.1	
SR-659-2022-01-TP-SK.B-607	1	0	Grindų ant tarpaukštinės perdangos detalė GR-2.2	
SR-659-2022-01-TP-SK.B-608	1	0	Grindų ant tiltelių ir laiptų aikštelių detalė GR-2.1*	
SR-659-2022-01-TP-SK.B-609	1	0	1a. perdangos kavinėse detalė GR-4	
SR-659-2022-01-TP-SK.B-610	1	0	Atraminės sienos detalė	
SR-659-2022-01-TP-SK.B-611	1	0	Rūsio sienos grunte detalė R-1, R-2	
SR-659-2022-01-TP-SK.B-612	1	0	Rūsio sienos grunte detalė R-1N	
SR-659-2022-01-TP-SK.B-613	1	0	Trisluoksnės sienos virš grunto detalė C-2	
SR-659-2022-01-TP-SK.B-614	1	0	Sienos su keramikos apdaila detalė virš cokolio C-1	
SR-659-2022-01-TP-SK.B-615	1	0	Sienos su keramikos apdaila detalė S-1	
SR-659-2022-01-TP-SK.B-616	1	0	Parapeto detalė P-1	
SR-659-2022-01-TP-SK.B-617	1	0	Sienos su keramikos apdaila detalė ant plieninio karkaso S-1	
SR-659-2022-01-TP-SK.B-621	1	0	Eksplatuojamo stogo detalė su betono danga ST-1, ST-1*	

Brėžinio žymuo	Lapų sk.	Laida	Brėžinio pavadinimas	Pastabos
SR-659-2022-01-TP-SK.B-622	1	0	Ekspluatuojamo stogo detalė su medine danga ST-2/1, ST-2/1*	
SR-659-2022-01-TP-SK.B-623	1	0	Ekspluatuojamo stogo detalė su medine danga ST-2/2	
SR-659-2022-01-TP-SK.B-624	1	0	Apželdinto stogo detalė ST-3/1, ST-3/1*	
SR-659-2022-01-TP-SK.B-625	1	0	Apželdinto stogo detalė ST-3/2	
SR-659-2022-01-TP-SK.B-626	1	0	Apželdinto stogo detalė ST-4	
SR-659-2022-01-TP-SK.B-627	1	0	Ekspluatuojamo stogo detalė su skaldos danga ST-5	
SR-659-2022-01-TP-SK.B-628	1	0	Neekspluatuojamo stogo detalė ST-6	
SR-659-2022-01-TP-SK.B-629	1	0	Neekspluatuojamo stogo detalė ST-7	
SR-659-2022-01-TP-SK.B-651	1	0	Galvenos jungimo su kolona mazgas	
SR-659-2022-01-TP-SK.B-652	1	0	Sienos sujungimo su poliu mazgas	
SR-659-2022-01-TP-SK.B-653	1	0	Kolonos ir sijos jungimo mazgas	
SR-659-2022-01-TP-SK.B-654	1	0	Tipinės sienų armavimo detalės	
SR-659-2022-01-TP-SK.B-655	1	0	Surenkamos laiptų aikštelės atrėmimo ant sienos mazgas	
SR-659-2022-01-TP-SK.B-656	1	0	Laiptų maršo atrėmimo ant laiptų aikštelės mazgas	
SR-659-2022-01-TP-SK.B-901	1	0	Pastato konstrukcijų schema iš vakarų pusės	
SR-659-2022-01-TP-SK.B-902	1	0	Pastato konstrukcijų schema iš rytų pusės	

BRĖŽINIUOSE NAUDOJAMI SUTARTINIAI KONSTRUKCIJŲ ŽYMĖJIMAI

POG-XXX	- gb polis, XXX – diametras;
GAG-XXX	- monolitinė gb galvena, XXX – galvenos tipo numeris;
GPG-XXX	- monolitinė gb plakštė ant grunto, XXX – plakštės storis;
PAG-XXX	- monolitinis gb pamatas, XXX – pamato storis;
PSG-XXX*YYY	- monolitinė gb pamatinė sija, XXX (aukštis) * YYY (plotis);
KOG-XXX*YYY	- stačiakampė monolitinė gb kolona, XXX*YYY (skerspjūvio matmenys);
KOG-DXXX	- apvali monolitinė gb kolona, DXXX – diametras;
SEG-XXX	- monolitinė gb siena, XXX – sienos storis;
PPG-XXX	- monolitinė gb plakštė, XXX – plakštės storis;
SSG-XXX*YYY	- monolitinė gb sija, XXX (aukštis be plakštės storio) * YYY (plotis);
LMS	- surenkamas gb laiptatakis;
LAS	- surenkama gb laiptų aikštelė;
CPS	- surenkama gb cokolio plakštė;
TPP	- plieninė templė;
KOP	- plieninė kolona;
SSP	- plieninė sija;
MDP	- plieninė montažinė detalė
RYPH	- plieninis ryšys (horizontalus)
SST	- medinė sija;
KOT	- medinė kolona;
ART	- medinė arka;
RMT	- medinis rėmas.

0	2024-07	Statybos leidimui, konkursui			
LAIDA	IŠLEIDIMO DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)			
KVAL. PATV. DOK. NR.		UAB "G. Janulytės-Bernotienės studija" Gedimino g.48-2, Kaunas LT-44239, Lietuva PV G. Janulytė-Bernotienė mob. tel.nr. 8-685-58880 el.p. info@janulyte.lt		STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS	
A117	PV	Gražina Janulytė-Bernotienė		VIEŠOJO PAVILJONO SU AUTOMOBILIŲ SAUGYKLA M.K.ČIURLIONIO G. 25, KAUNE STATYBOS PROJEKTAS	
KVAL. PATV. DOK. NR.		Tel. (+37037)750300 El.paštas info@ribinis.lt		DOKUMENTO PAVADINIMAS	
19668	KPDV	Audrius Ražaitis		Sutartiniai žymėjimai	LAIDA
	TIKRINO	Ernestas Budvytis			0
	KONSTR.	Arnoldas Štraukas			
LT	STATYTOJAS IR (ARBA) UŽSAKOVAS KAUNO MIESTO SAVIVALDYBĖ (111106319) Laisvės al. 96, LT-44251, Kaunas			DOKUMENTO ŽYMUO	LAPAS LAPŲ
				SR-659-2022-01-TP-SK.B-100	1 1



Polio numeris	Skersmuo (mm)	Santykinė polio altitūde (m)		Ilgis (mm)	Pastabas	Polio numeris	Skersmuo (mm)	Santykinė polio altitūde (m)		Ilgis (mm)	Pastabas
		viršaus	apačios					viršaus	apačios		
1	ø400	-3.800	-12.800	9000		58	ø600	-5.200	-14.200	9000	
2	ø400	-3.800	-12.800	9000		59	ø400	-4.900	-13.900	9000	
3	ø400	-3.800	-12.800	9000		60	ø400	-4.900	-13.900	9000	
4	ø400	-3.800	-12.800	9000		61	ø600	-3.600	-12.600	9000	
5	ø400	-3.800	-12.800	9000		62	ø400	-3.600	-12.600	9000	
6	ø400	-3.800	-12.800	9000		63	ø400	-4.900	-13.900	9000	
7	ø400	-3.800	-12.800	9000		64	ø400	-4.900	-13.900	9000	
8	ø400	-3.800	-12.800	9000		65	ø600	-4.600	-13.600	9000	
9	ø400	-3.800	-12.800	9000		66	ø600	-4.600	-13.600	9000	
10	ø400	-3.600	-12.600	9000		67	ø600	-4.600	-13.600	9000	
11	ø400	-3.600	-12.600	9000		68	ø600	-5.200	-14.200	9000	
12	ø400	-3.800	-12.800	9000		69	ø600	-4.600	-13.600	9000	
13	ø600	-3.600	-12.600	9000		70	ø600	-4.600	-13.600	9000	
14	ø600	-3.600	-12.600	9000		71	ø400	-3.600	-12.600	9000	
15	ø400	-3.600	-12.600	9000		72	ø600	-5.200	-14.200	9000	
16	ø400	-3.600	-12.600	9000		73	ø600	-4.600	-13.600	9000	
17	ø600	-3.600	-12.600	9000		74	ø600	-4.600	-13.600	9000	
18	ø600	-3.600	-12.600	9000		75	ø600	-4.600	-13.600	9000	
19	ø400	-3.800	-12.800	9000		76	ø600	-5.200	-14.200	9000	
20	ø600	-3.600	-12.600	9000		77	ø600	-4.600	-13.600	9000	
21	ø400	-3.600	-12.600	9000		78	ø600	-4.600	-13.600	9000	
22	ø400	-3.800	-12.800	9000		79	ø400	-3.600	-12.600	9000	
23	ø400	-3.800	-12.800	9000		80	ø600	-4.600	-13.600	9000	
24	ø600	-3.600	-12.600	9000		81	ø600	-4.600	-13.600	9000	
25	ø400	-3.600	-12.600	9000		82	ø600	-4.600	-13.600	9000	
26	ø600	-3.600	-12.600	9000		83	ø600	-4.600	-13.600	9000	
27	ø600	-3.600	-12.600	9000		84	ø600	-4.600	-13.600	9000	
28	ø600	-4.900	-13.900	9000		85	ø600	-4.600	-13.600	9000	
29	ø600	-4.900	-13.900	9000		86	ø600	-4.600	-13.600	9000	
30	ø600	-5.200	-14.200	9000		87	ø600	-4.600	-13.600	9000	
31	ø600	-5.900	-14.900	9000		88	ø600	-4.600	-13.600	9000	
32	ø600	-4.600	-13.600	9000		89	ø600	-4.600	-13.600	9000	
33	ø600	-4.900	-13.900	9000		90	ø600	-4.600	-13.600	9000	
34	ø600	-3.600	-12.600	9000		91	ø600	-5.200	-14.200	9000	
35	ø400	-3.600	-12.600	9000		92	ø600	-5.200	-14.200	9000	
36	ø400	-3.600	-12.600	9000		93	ø600	-5.200	-14.200	9000	
37	ø400	-3.600	-12.600	9000		94	ø600	-5.200	-14.200	9000	
38	ø400	-3.600	-12.600	9000		95	ø600	-4.600	-13.600	9000	
39	ø400	-3.600	-12.600	9000		96	ø600	-5.200	-14.200	9000	
40	ø600	-5.200	-14.200	9000		97	ø600	-5.200	-14.200	9000	
41	ø600	-5.900	-14.900	9000		98	ø600	-5.200	-14.200	9000	
42	ø600	-4.600	-13.600	9000		99	ø600	-5.200	-14.200	9000	
43	ø400	-3.600	-12.600	9000		100	ø600	-4.600	-13.600	9000	
44	ø600	-4.600	-13.600	9000		101	ø600	-4.600	-13.600	9000	
45	ø600	-4.600	-13.600	9000		102	ø600	-4.600	-13.600	9000	
46	ø600	-4.600	-13.600	9000		103	ø600	-4.600	-13.600	9000	
47	ø600	-5.200	-14.200	9000		104	ø400	-3.600	-8.600	5000	
48	ø600	-5.200	-14.200	9000		105	ø400	-3.600	-8.600	5000	
49	ø400	-4.900	-13.900	9000		106	ø400	-3.600	-8.600	5000	
50	ø400	-4.900	-13.900	9000		107	ø600	-4.600	-13.600	9000	
51	ø400	-3.600	-12.600	9000		108	ø600	-4.600	-13.600	9000	
52	ø600	-4.600	-13.600	9000		109	ø600	-4.600	-13.600	9000	
53	ø600	-4.600	-13.600	9000		110	ø400	-3.600	-8.600	5000	
54	ø600	-4.600	-13.600	9000		111	ø400	-3.600	-8.600	5000	
55	ø600	-4.600	-13.600	9000		112	ø400	-3.600	-8.600	5000	
56	ø600	-4.600	-13.600	9000		113	ø400	-3.600	-8.600	5000	
57	ø600	-5.200	-14.200	9000							

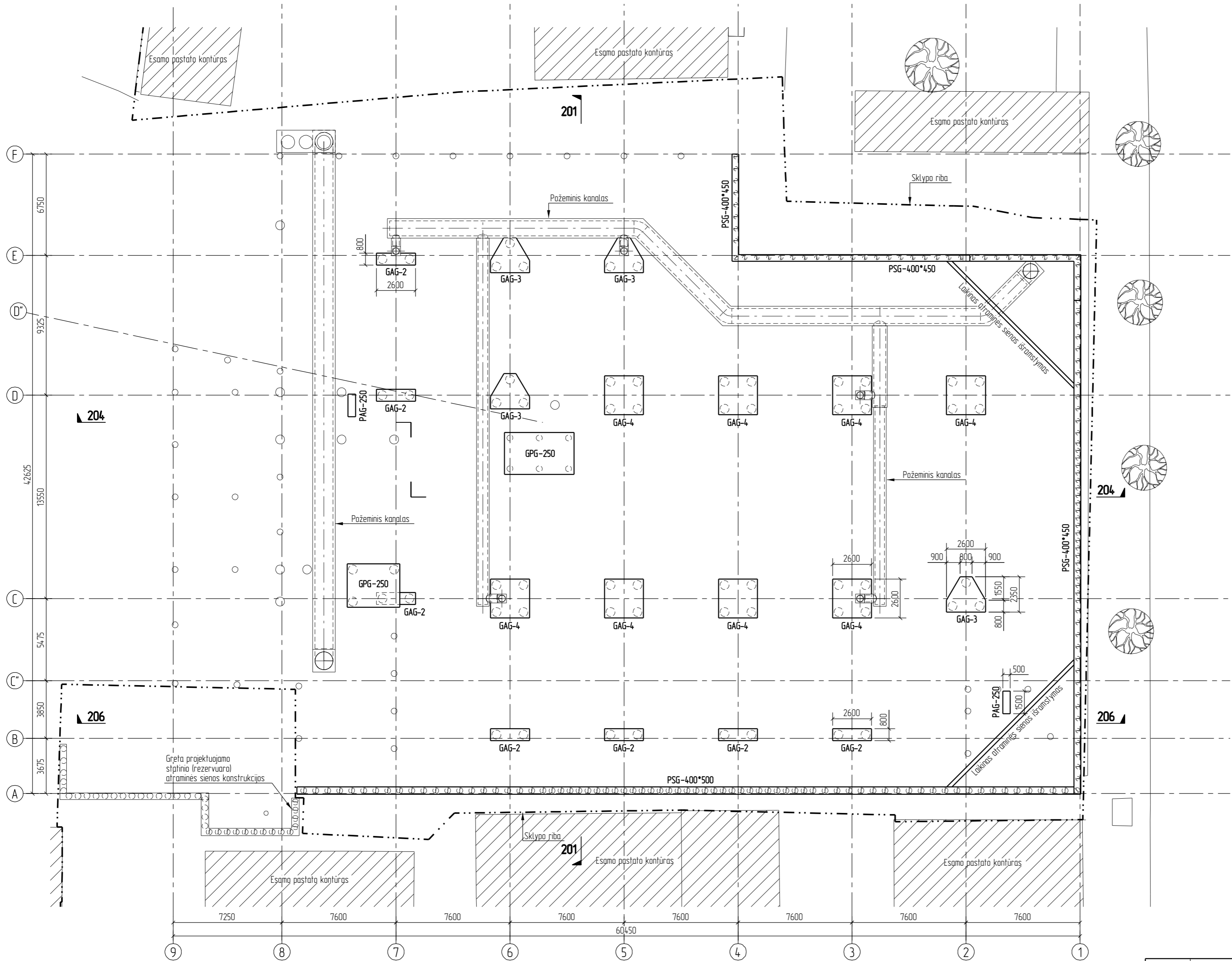
SUTARTINIAI ŽYMĖJIMAI

CPT/Gr. – inžinerinių geologinių tyrimų grežinio ir statinio zondavimo bandymų (CPT) tyrimų vieta

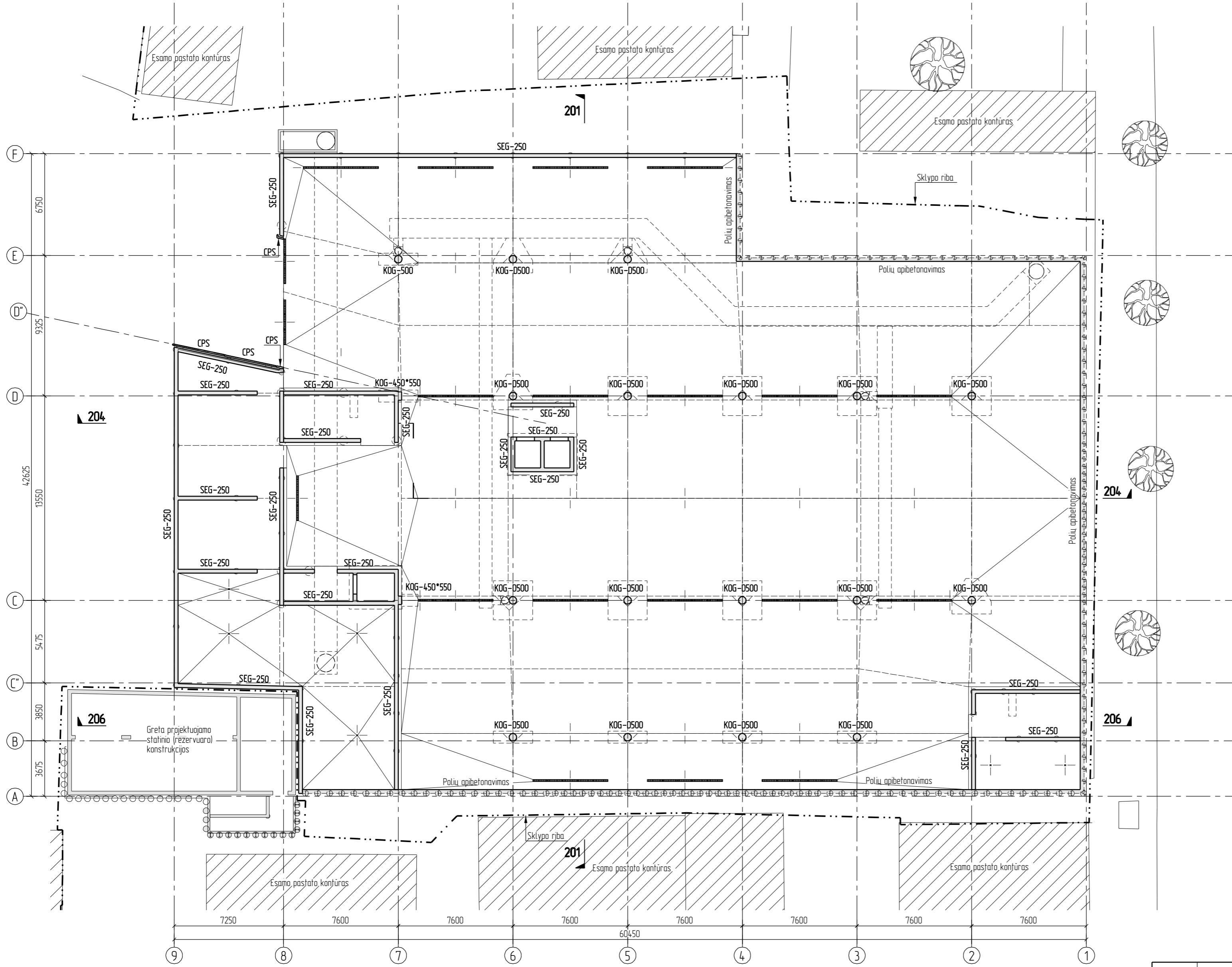
PASTABOS

Pastatai 0.00 santykinė altitūde lygi +33.10 absoliutinei altitūdei. Esami inžineriniai tinklai esantys po pastatais iškeliami.

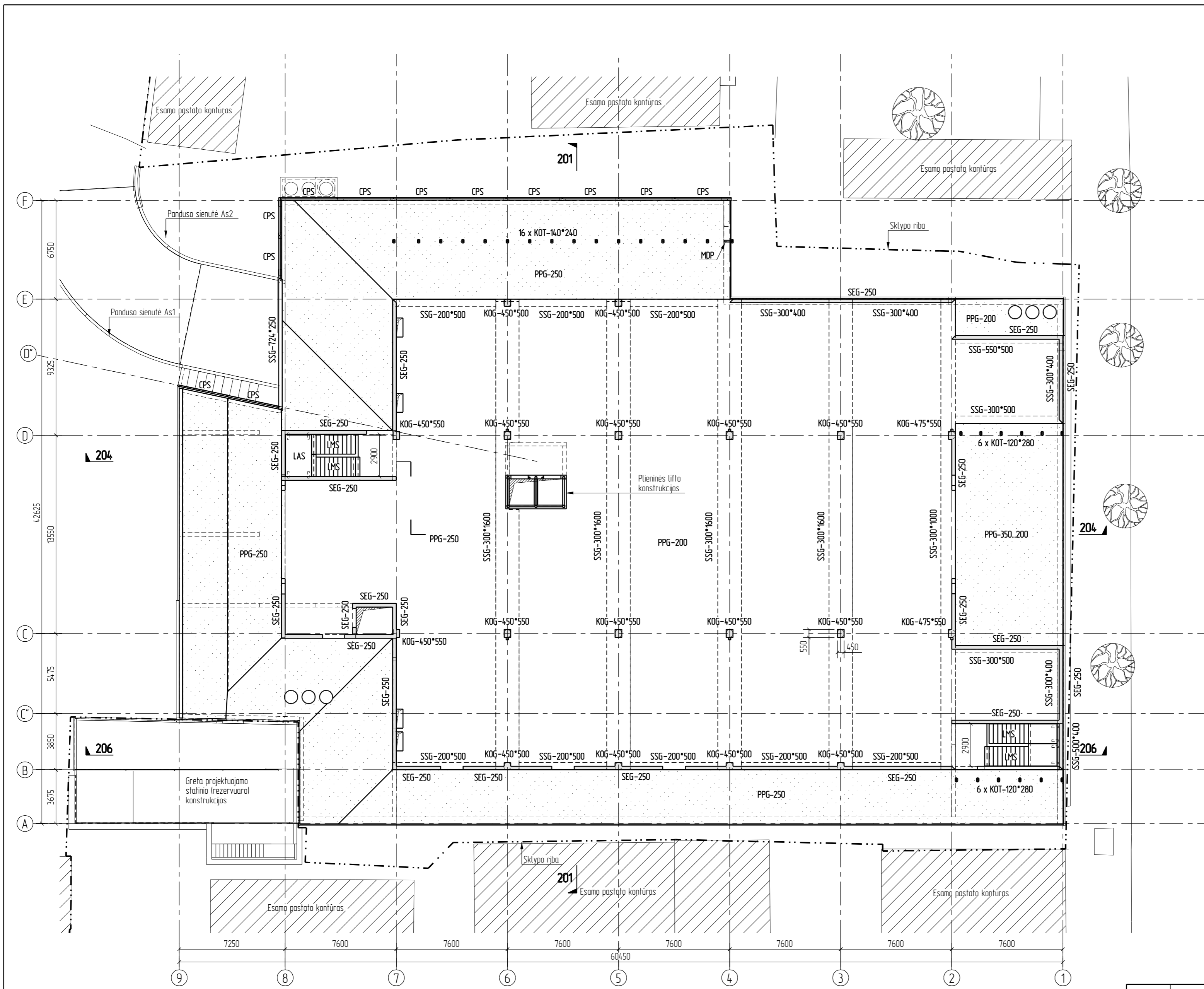
0	2024-10	Statybos leidimų konkursui
LAIDA	ISLEIDIMO DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)
KVAL. PATV. DOK. NR.	UAB "G. Janulytės-Bernotienės studija"	STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS
A117	PV Gražina Janulytė-Bernotienė	VIŠEJOJO PAVILJONO SU AUTOMOBILIŲ SAUGYKLA MK.ČIURLIONIŲ G. 25, KAUNE STATYBOS PROJEKTAS
KVAL. PATV. DOK. NR.	RIBINIS BŪVIS	DOKUMENTO PAVADINIMAS
19668	KPOV Audrius Ražaitis	Polio schema
	TIKRINO Ernestas Budvytis	
	KONSTR. Arnoldas Straukas	
LT	KAUNO MIESTO SAVIVALDYBĖ (111106319) Laisvės al. 96, LT-44251, Kaunas	DOKUMENTO ŽYMUO
		SR-659-2022-01-TP-SK.B-101
		LAPAS LAPŲ
		1 1



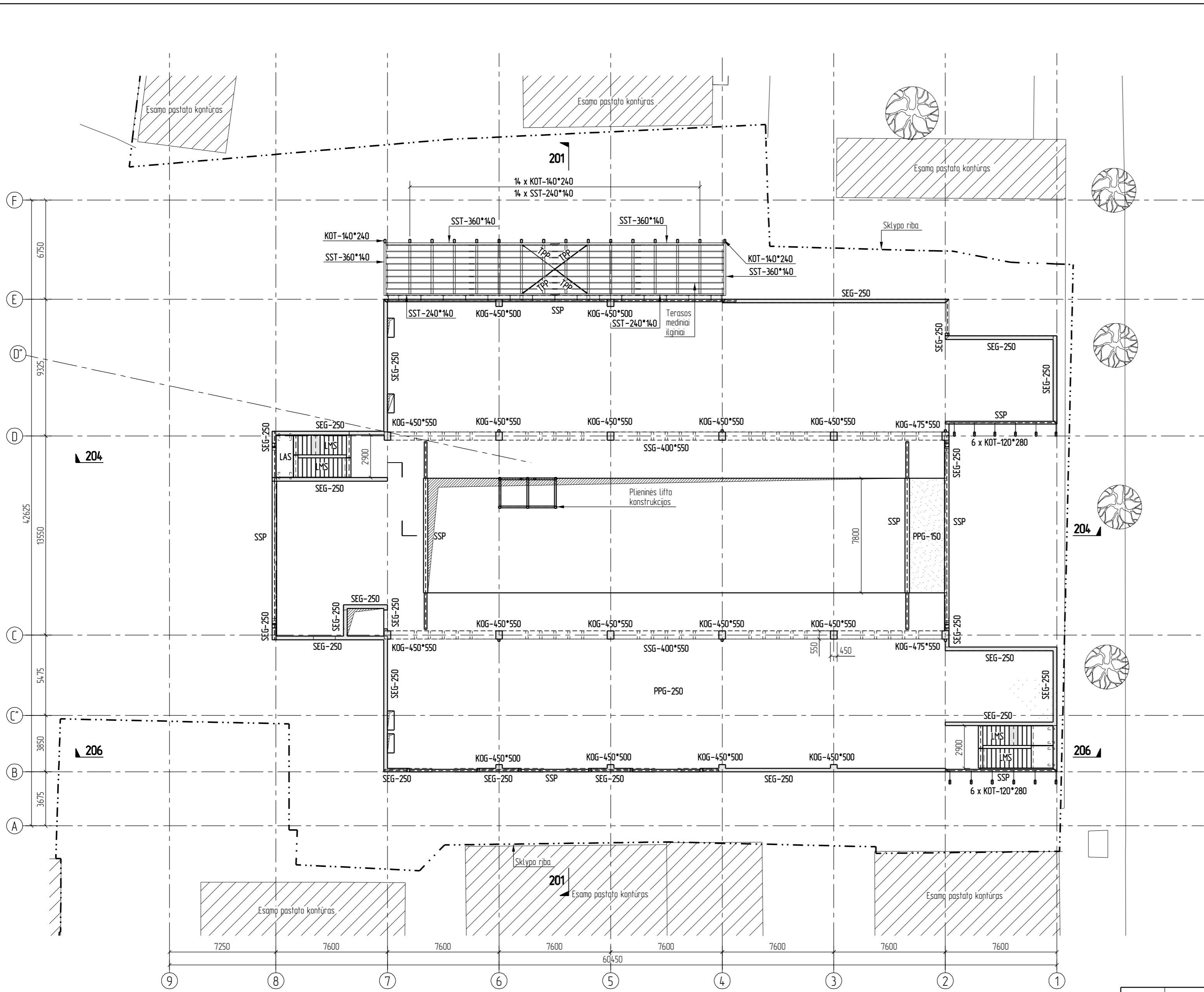
0	2024-10	Statybos leidimui konkursui
LAI DA	ISLEIDIMO DATA	LAI DOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS UJEI TAIKOMAI
KVAL. PATV. DOK. NR.	UAB "G. Janulytės-Bernatienės studija" Gedimino g. 48-2, Kaunas, LT-44200, Lietuva P.V. Užsąjūdžio-Bernatienės namai, tel. nr. 8 466 01666 el. p. info@gnb.lt	STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS
A117	PV	Gražina Janulytė-Bernatienė
KVAL. PATV. DOK. NR.	RIBINIS BŪVIS Tel. (+370 37) 750 300 El. paštas: info@ribinis.lt	VIŠOJO PAVILONO SU AUTOMOBILIŲ SAUGYKLA M.K.ČIURLIONIO G. 25, KAUNE STATYBOS PROJEKTAS
19668	KPOV	Audrius Ražaitis
	TIKRINO	Ernestas Budvytis
	KONSTR.	Arnoldas Straukas
LT	STATYTŲJAS IR (ARBA) UŽSAKOVAS	STATYBOS LEIDIMAS
	KAUNO MIESTO SAVIVALDYBĖ (111106319) Laisvės al. 96, LT-44251, Kaunas	DOKUMENTO PAVADINIMAS Pamatų schema
		DOKUMENTO ŽYMUO SR-659-2022-01-TP-SK.B-102
		LAPAS LAPŲ
		1 1



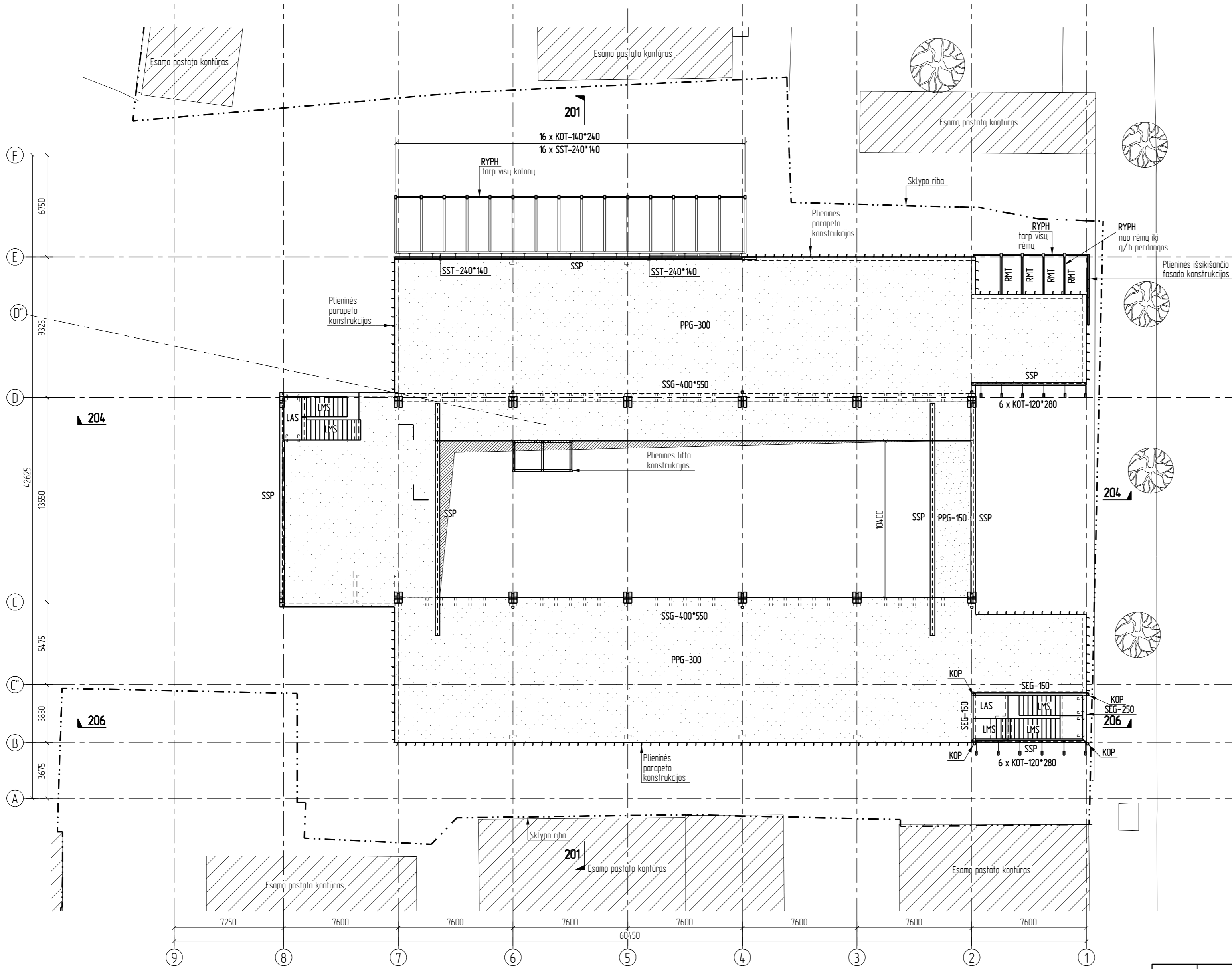
0	2024-10	Statybos leidimui konkursui	
LAI DA	ISLEIDIMO DATA	LAI DOS STA TUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS UJEI TAIKOMA I	
KVAL. PATV. DOK. NR.	UAB "G. Janulytės-Bernotienės studija" Gedimino g. 48-2, Kaunas, LT-44200, Lietuva P.V. užsakymų koordinavimas: tel. nr. 8 688 02840 El. p. info@ribinis.lt	STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS	
A117	PV	Grazina Janulytė-Bernotienė	
KVAL. PATV. DOK. NR.	RIBINIS BŪVIS Tel. (+370 37) 750 300 El. paštas: info@ribinis.lt	VIŠEJOJO PAVILJONO SU AUTOMOBILIŲ SAUGYKLA M.K.ČIURLIONIO G. 25, KAUNE STATYBOS PROJEKTAS	
19668	KPOV	Audrius Ražaitis	
	TIKRINO	Ernestas Budvytis	
	KONSTR.	Arnoldas Straukas	
LT	STATYTOJAS IR (ARBA) UŽSAKOVAS	STATYBOS ŽYMUO	
	KAUNO MIESTO SAVIVALDYBĖ (111106319) Laisvės al. 96, LT-44251, Kaunas	Rūsio konstrukcijų schema	
		SR-659-2022-01-TP-SK.B-103	
		LAPAS	LAPŲ
		1	1



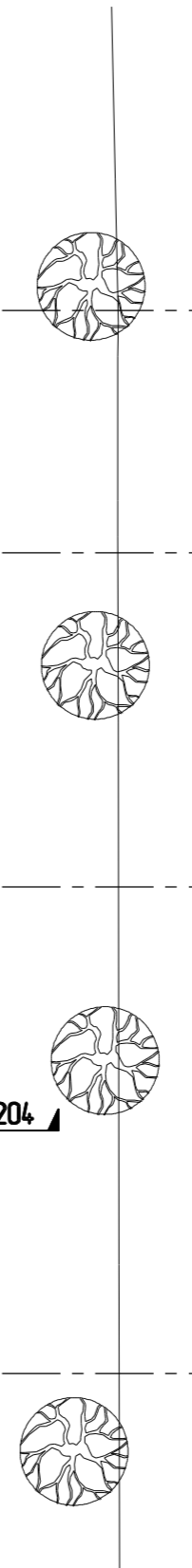
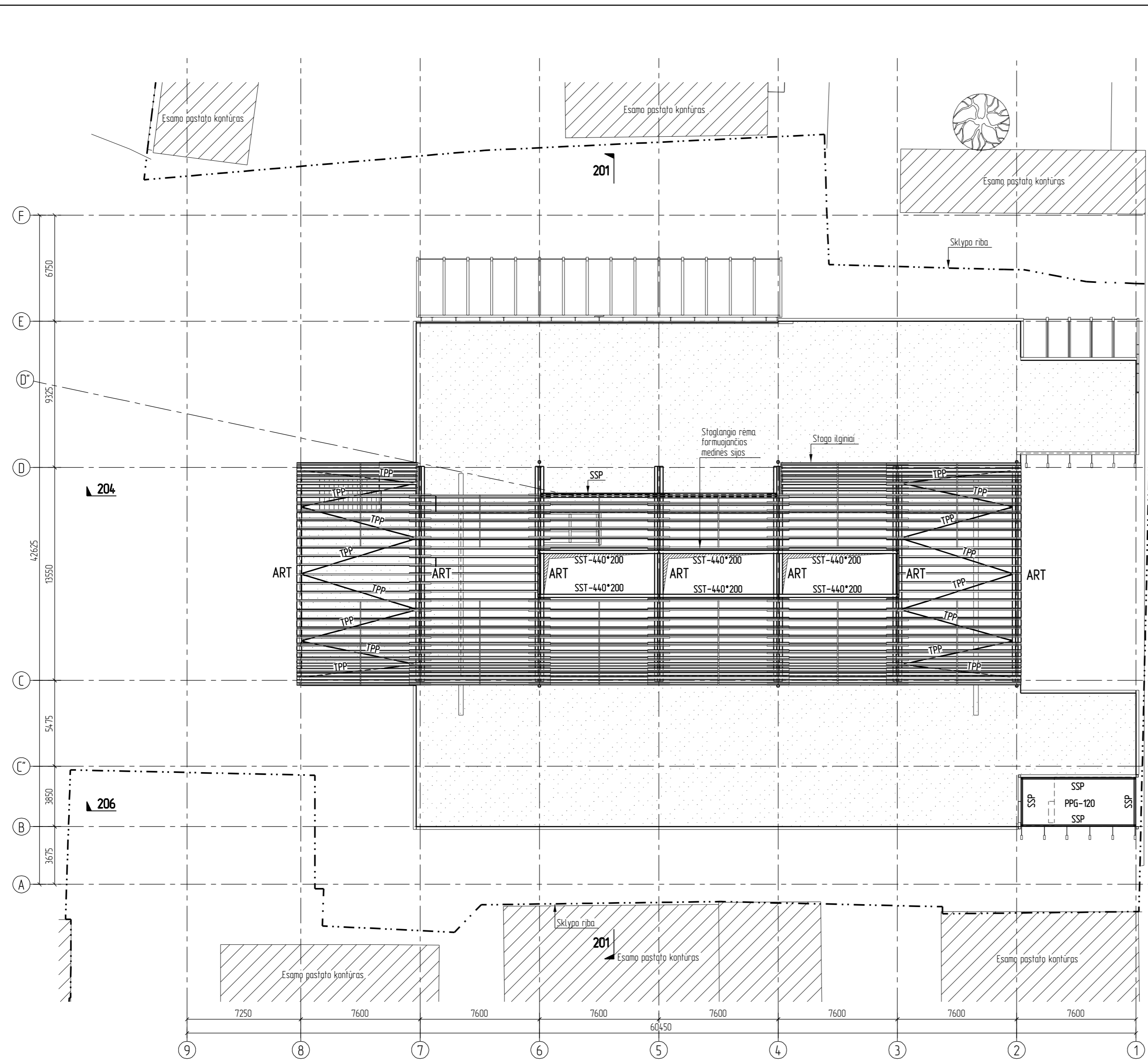
0	2024-10	Statybos leidimui konkursui
LAI DA	ISLEIDIMO DATA	LAI DOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)
KVAL. PATV. DOK. NR.	UAB "G. Janulytės-Bernotienės studija" Gairėnų g. 48-2, Kaunas, LT-44200, Lietuva P.V. užsakymų bei pasiūlymų pateikimui, tel. nr. 8 466 00660 el. p. info@janulyte.lt	STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS
A117	PV	Grazina Janulytė-Bernotienė
KVAL. PATV. DOK. NR.	RIBINIS BŪVIS Tel. (+370 37) 750 300 El. paštas: info@ribinis.lt	VIEŠOJO PAVILJONO SU AUTOMOBILIŲ SAUGYKLA M.K.ČIURLONIO G. 25, KAUNE STATYBOS PROJEKTAS
19668	KPOV	Audrius Ražaitis
	TIKRINO	Ernestas Budvytis
	KONSTR.	Arnoldas Straukas
LT	STATYTOJAS IR (ARBA) UŽSAKOVAS	KAUNO MIESTO SAVIVALDYBĖ (111106319) Laisvės al. 96, LT-44251, Kaunas
		DOKUMENTO PAVADINIMAS Rūsio perdangos ir 1A vertikalių konstrukcijų schema
		DOKUMENTO ŽYMUO SR-659-2022-01-TP-SK.B-113
		LAIDA 0
		LAPAS 1
		LAPŲ 1



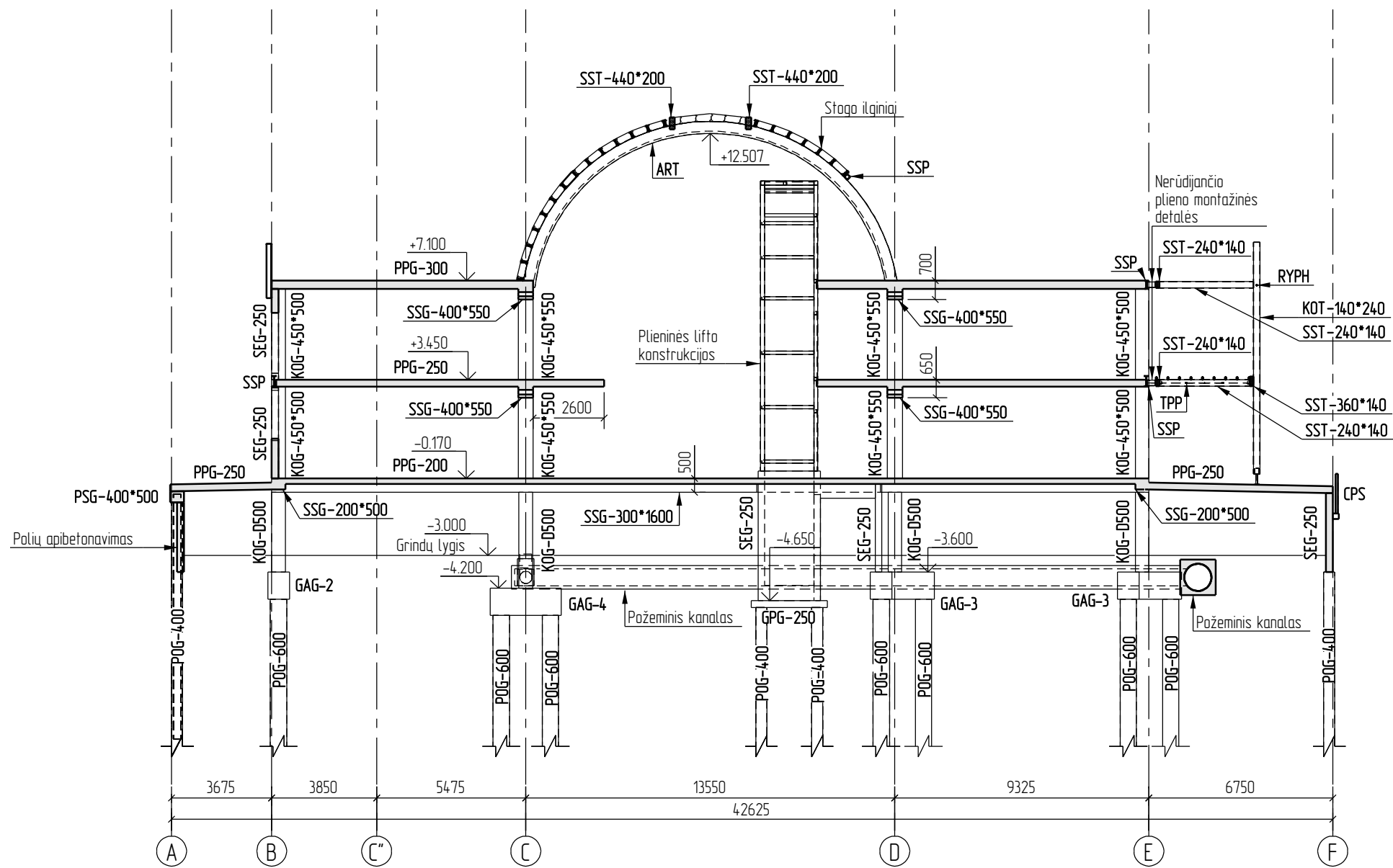
0	2024-10	Statybos leidimui konkursui	LAIKOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)	
LAIKA	ISLEIDIMO DATA	STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS		
KVAL. PATV. DOK. NR.	UAB "G. Janulytės-Bernotienės studija" Gedimino g. 48-2, Kaunas, LT-04200, Lietuva P.V. užsakymų bei pasiūlymų tvarkymas: tel. nr. 8 686 02660 el. p. info@gnb.lt	VIEŠOJO PAVILJONO SU AUTOMOBILIŲ SAUGYKLA M.K.ČIURLIŪNIO G. 25, KAUNE STATYBOS PROJEKTAS		
A117	PV	Grazina Janulytė-Bernotienė	DOKUMENTO PAVADINIMAS	
KVAL. PATV. DOK. NR.	RIBINIS BŪVIS Tel. (+370 37) 750 300 El. paštas: info@ribinis.lt	1A perdangos ir 2A vertikalių konstrukcijų schema		LAIKA
19668	KPOV	Audrius Ražaitis	0	
	TIKRINO	Ernestas Budvytis		
	KONSTR.	Arnoldas Straukas		
LT	STATYTOJAS IR (ARBA) UŽSAKOVAS	KAUNO MIESTO SAVIVALDYBĖ (111106319) Laisvės al. 96, LT-44251, Kaunas	DOKUMENTO ŽYMUO	LAPAS LAPŲ
			SR-659-2022-01-TP-SK.B-123	1 1



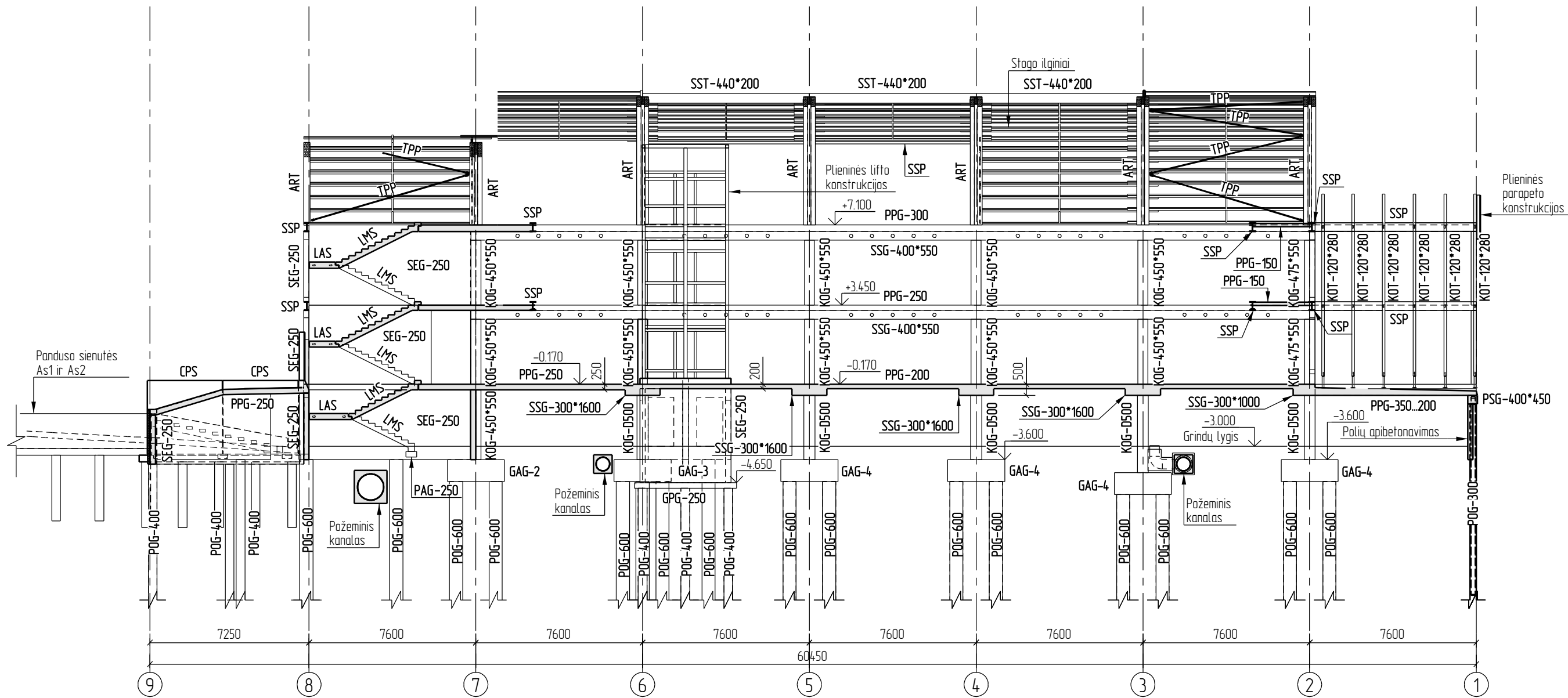
0	2024-10	Statybos leidimui konkursui
LAIKA	ISLEIDIMO DATA	LAIKOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)
KVAL. PATV. DOK. NR.	 UAB "G. Janulytės-Bernotienės studija" <small>Gedimėnų g. 48-2, Kaunas, LT-44200, Lietuva</small> <small>PV 2024-03-28, Būvstatybos leidimo, val. nr. 8-048-01040</small> <small>El. p. vildjanulyte@gs.lt</small>	STATYBOS PROJEKTO PAVADINIMAS
A117	PV	Gražina Janulytė-Bernotienė
KVAL. PATV. DOK. NR.	 RIBINIS BŪVIS <small>Tel. (+370 37) 750 300</small> <small>El. paštas: info@ribinis.lt</small>	VIEŠOJO PAVILJONO SU AUTOMOBILIŲ SAUGYKLA M.K.ČIURLIŪNIO G. 25, KAUNE STATYBOS PROJEKTAS
19668	KPOV	Audrius Ražaitis
	TIKRINO	Ernestas Budvytis
	KONSTR.	Arnoldas Straukas
LT	STATYTOJAS IR (ARBA) UŽSAKOVAS	KAUNO MIESTO SAVIVALDYBĖ (111106319) Laisvės al. 96, LT-44251, Kaunas
		DOKUMENTO PAVADINIMAS 2A perdangos ir antrosios konstrukciju schema
		DOKUMENTO ŽYMUO SR-659-2022-01-TP-SK.B-133
		LAIDA 0
		LAPAS 1
		LAPŲ 1



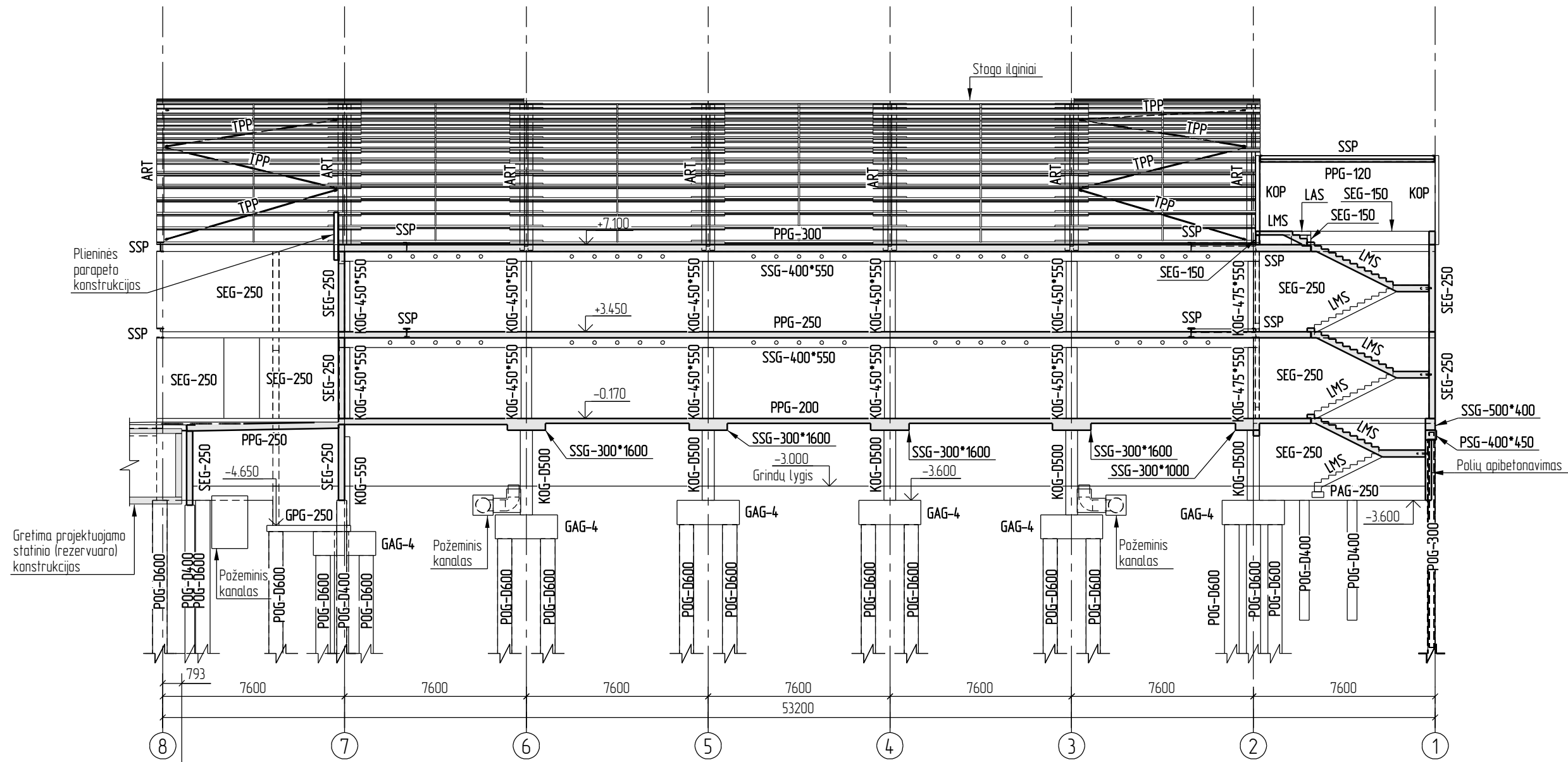
0	2024-10	Statybos leidimui konkursui	LAIKOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)		
LAIKA	ISLEIDIMO DATA	STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS			
KVAL. PATV. DOK. NR.		UAB "G. Janulytės-Bernotienės studija" Gedimino g. 48-2, Kaunas, LT-44200, Lietuva P.V. užsakymų koordinavimas: tel. nr. 8 686 02660 el. p. info@janulyte.lt	VIEŠOJO PAVILJONO SU AUTOMOBILIŲ SAUGYKLA M.K.ČIURLIONIO G. 25, KAUNE STATYBOS PROJEKTAS		
A117	PV	Gražina Janulytė-Bernotienė	DOKUMENTO PAVADINIMAS		
KVAL. PATV. DOK. NR.		Tel. (+370 37) 750 300 El. paštas: info@ribinis.lt	STATYTOJAS IR (ARBA) UŽSAKOVAS	LAIKA	
19668	KPOV	Audrius Ražaitis	KAUNO MIESTO SAVIVALDYBĖ (111106319) Laisvės al. 96, LT-44251, Kaunas	0	
	TIKRINO	Ernestas Budvytis	SR-659-2022-01-TP-SK.B-135	LAPAS	
	KONSTR.	Arnoldas Straukas			LAPŲ
LT	STATYTOJAS IR (ARBA) UŽSAKOVAS			1	1



0	2024-10	Statybos leidimui, konkursui	
LAIDA	IŠLEIDIMO DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)	
KVAL. PATV. DOK. NR.	UAB "G. Janulytės-Bernotienės studija" <small>Geimino g. 46-2, Kaunas LT-44209, Lietuva PV G. Janulytė-Bernotienė moki. tel. nr. 8-685-58840 el. o. info@janulyte.lt</small>		STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS
A117	PV	Gražina Janulytė-Bernotienė	VIEŠOJO PAVILJONO SU AUTOMOBILIŲ SAUGYKLA M.K.ČIURLIONIO G. 25, KAUNE STATYBOS PROJEKTAS
KVAL. PATV. DOK. NR.	RIBINIS BŪVIS <small>Tel. (+370 37) 750 300 El. paštas: info@ribinis.lt</small>		DOKUMENTO PAVADINIMAS
19668	KPDV	Audrius Ražaitis	Pjūvis 201
	TIKRINO	Ernestas Budvytis	
	KONSTR.	Arnaldas Straukas	
LT	STATYTOJAS IR (ARBA) UŽSAKOVAS KAUNO MIESTO SAVIVALDYBĖ (111106319) Laisvės al. 96, LT-44251, Kaunas		DOKUMENTO ŽYMUO SR-659-2022-01-TP-SK.B-201
		LAPAS	LAPŲ
		1	1



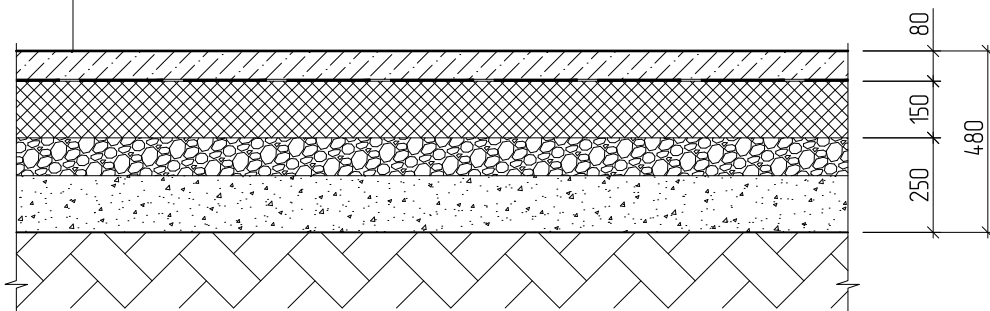
0	2024-10	Statybos leidimui, konkursui		
LAIDA	IŠLEIDIMO DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)		
KVAL. PATV. DOK. NR.	UAB "G. Janulytės-Bernotienės studija" <small>Geležinio g. 48-2, Kaunas LT-44239, Lietuva PV G. Janulytė-Bernotienė moki. tel. nr. 8-685-58840 el. p. info@janulyte.lt</small>		STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS	
A117	PV	Gražina Janulytė-Bernotienė	VIŠOJO PAVILJONO SU AUTOMOBILIŲ SAUGYKLA M.K.ČIURLIONIO G. 25, KAUNE STATYBOS PROJEKTAS	
KVAL. PATV. DOK. NR.	RIBINIS BŪVIS <small>Tel. (+370 37) 750 300 El. paštas: info@ribinis.lt</small>		DOKUMENTO PAVADINIMAS	
19668	KPDV	Audrius Ražaitis	Pjūvis 204	
	TIKRINO	Ernestas Budvytis		
	KONSTR.	Arnaldas Štraukas	DOKUMENTO ŽYMUO	
LT	STATYTOJAS IR (ARBA) UŽSAKOVAS KAUNO MIESTO SAVIVALDYBĖ (111106319) Laisvės al. 96, LT-44251, Kaunas		SR-659-2022-01-TP-SK.B-204	
			LAPAS	LAPŲ
			1	1



0	2024-10	Statybos leidimui, konkursui	
LAIDA	IŠLEIDIMO DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)	
KVAL. PATV. DOK. NR.	 UAB "G. Janulytės-Bernotienės studija" Gedimino g. 48-2, Kaunas LT-44209, Lietuva PV UAB "G. Janulytės-Bernotienės studija" mės. tel. nr. 8-685-58880 el. o. info@studija.lt		STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS
A117	PV	Grazina Janulytė-Bernotienė	VIEŠOJO PAVILJONO SU AUTOMOBILIŲ SAUGYKLA M.K.ČIURLIONIO G. 25, KAUNE STATYBOS PROJEKTAS
KVAL. PATV. DOK. NR.	 RIBINIS BŪVIS Tel. (+370 37) 750 300 El. paštas: info@ribinis.lt		DOKUMENTO PAVADINIMAS
19668	KPDV	Audrius Ražaitis	Pjūvis 206
	TIKRINO	Ernestas Budvytis	
	KONSTR.	Arnaldas Straukas	
LT	STATYTOJAS IR (ARBA) UŽSAKOVAS KAUNO MIESTO SAVIVALDYBĖ (111106319) Laisvės al. 96, LT-44251, Kaunas		DOKUMENTO ŽYMUO SR-659-2022-01-TP-SK.B-206
		LAPAS	LAPŲ
		1	1

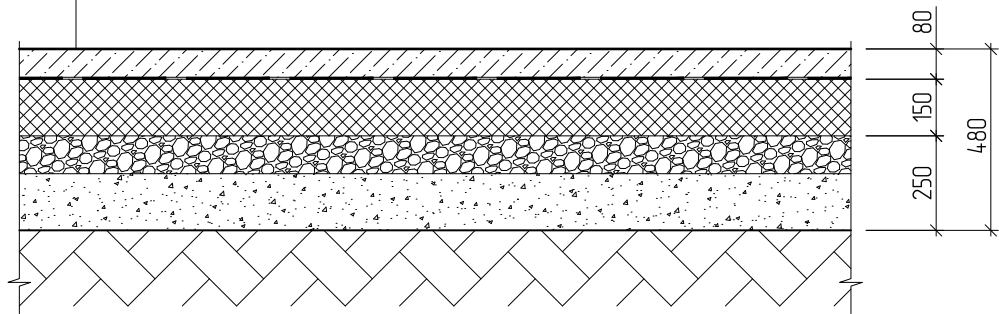
Grindų paviršiaus apsaugos priemonės

Gb grindų pagrindas C30/37 XC4; armavimas tinkleliu $\varnothing 6/150 \times 150$ mm + polipropileno mikrofibra 0,9 kg/m ³	80 mm
Skiriamasis sluoksnis (PE plėvelė)	0.2 mm
EPS 200 ($\lambda_0=0,034$ W/mK)	150 mm
Apsauginis šalčiui atsparus sluoksnis, (pagal TRA SBR 19) frakcija 0/32, Evd \geq 55MPa	250 mm
Sutankintas esamo grunto pagrindas, Evd \geq 30MPa	



0	2024-07	Statybos leidimui, konkursui			
LAIDA	IŠLEIDIMO DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)			
KVAL. PATV. DOK. NR.		UAB "G. Janulytės-Bernotienės studija" Gedimino g.48-2, Kaunas LT-44239, Lietuva PV G. Janulytė-Bernotienė mob. tel.nr. 8-685-58880 el.p. info@janulyte.lt		STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS	
A117	PV	Gražina Janulytė-Bernotienė		VIEŠOJO PAVILJONO SU AUTOMOBILIŲ SAUGYKLA M.K.ČIURLIONIO G. 25, KAUNE STATYBOS PROJEKTAS	
KVAL. PATV. DOK. NR.		Tel. (+37037)750300 El.paštas info@ribinis.lt		DOKUMENTO PAVADINIMAS	
19668	KPDV	Audrius Ražaitis		Grindų ant grunto detalė GR-0.1	LAIDA
	TIKRINO	Ernestas Budvytis			0
	KONSTR.	Audrius Vitkauskas			
LT	STATYTOJAS IR (ARBA) UŽSAKOVAS KAUNO MIESTO SAVIVALDYBĖ (111106319) Laisvės al. 96, LT-44251, Kaunas			DOKUMENTO ŽYMUO	LAPAS LAPŲ
				SR-659-2022-01-TP-SK.B-601	1 1

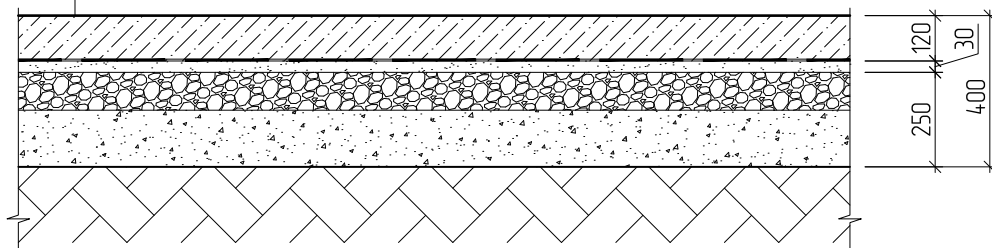
Daugiasluoksnė epoksidinė grindų dangos sistema drėgnoms patalpoms 2-3 mm	
Gb grindų pagrindas C30/37 XC4;	80 mm
armavimas tinkleliu $\varnothing 6/150 \times 150$ mm + polipropileno mikrofibra 0,9 kg/m ³	
Skiriamasis sluoksnis (PE plėvelė)	0.2 mm
EPS 200 ($\lambda_0=0,034$ W/mK)	150 mm
Apsauginis šalčiui atsparus sluoksnis, (pagal TRA SBR 19) frakcija 0/32, Evd \geq 55MPa	250 mm
Sutankintas esamo grunto pagrindas, Evd \geq 30MPa	



0	2024-07	Statybos leidimui, konkursui			
LAIDA	IŠLEIDIMO DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)			
KVAL. PATV. DOK. NR.		UAB "G. Janulytės-Bernotienės studija" Gedimino g.48-2, Kaunas LT-44239, Lietuva PV G. Janulytė-Bernotienė mob. tel.nr. 8-685-58880 el.p. info@janulyte.lt		STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS	
A117	PV	Gražina Janulytė-Bernotienė		VIEŠOJO PAVILJONO SU AUTOMOBILIŲ SAUGYKLA M.K.ČIURLIONIO G. 25, KAUNE STATYBOS PROJEKTAS	
KVAL. PATV. DOK. NR.		Tel. (+37037)750300 El.paštas info@ribinis.lt		DOKUMENTO PAVADINIMAS	
19668	KPDV	Audrius Ražaitis		Grindų ant grunto detalė GR-0.2	
	TIKRINO	Ernestas Budvytis		LAIDA	0
	KONSTR.	Audrius Vitkauskas			
LT	STATYTOJAS IR (ARBA) UŽSAKOVAS KAUNO MIESTO SAVIVALDYBĖ (111106319) Laisvės al. 96, LT-44251, Kaunas			DOKUMENTO ŽYMUO	LAPAS LAPŲ
				SR-659-2022-01-TP-SK.B-602	1 1

Mineralinis paviršiaus savybes gerinantis kietiklis (rengiamas liejimo būdu)

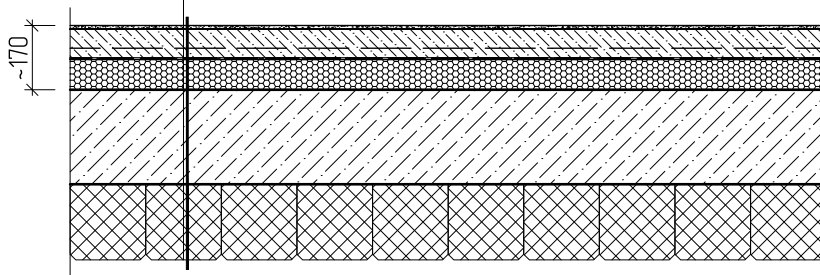
Gb grindys	
Betonas C35/45-XC4, XD3, XR2 armuotas plienine fibra 30 kg/m ³	120 mm
Skiriamasis sluoksnis (PE plėvelė)	0.2 mm
Išlyginamasis smėlio sluoksnis	30 mm
Apsauginis šalčiui atsparus sluoksnis, (pagal TRA SBR 19) frakcija 0/32, E _{vd} ≥ 55MPa	250 mm
Sutankintas esamo grunto pagrindas, E _{vd} ≥ 30MPa	



Rangovas gali naudoti žemesnės stiprio klasės betoną, reikiamą betono atsparumą chloridų poveikiui užtikrindamas kitomis priemonėmis (betono priedais, impregnavimu ir pan.), bei suteikdamas statytojui priimtinas garantijas.

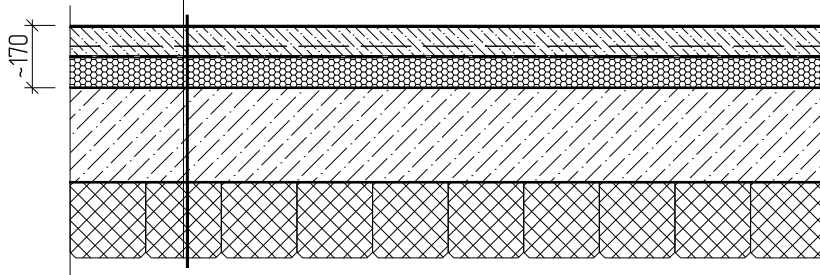
0	2024-07	Statybos leidimui, konkursui			
LAIDA	ISLEIDIMO DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)			
KVAL. PATV. DOK. NR.		UAB "G. Janulytės-Bernotienės studija" Gedimino g.48-2, Kaunas LT-44239, Lietuva PV G. Janulytė-Bernotienė mob. tel.nr. 8-685-58880 el.p. info@janulyte.lt	STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS		
A117	PV	Gražina Janulytė-Bernotienė	VIEŠOJO PAVILJONO SU AUTOMOBILIŲ SAUGYKLA M.K.ČIURLIONIO G. 25, KAUNE STATYBOS PROJEKTAS		
KVAL. PATV. DOK. NR.		Tel. (+37037)750300 El.paštas info@ribinis.lt	DOKUMENTO PAVADINIMAS		LAIDA
19668	KPDV	Audrius Ražaitis	Grindų ant grunto detalė GR-0.3		0
	TIKRINO	Ernestas Budvytis			
	KONSTR.	Audrius Vitkauskas			
LT	STATYTOJAS IR (ARBA) UŽSAKOVAS KAUNO MIESTO SAVIVALDYBĖ (111106319) Laisvės al. 96, LT-44251, Kaunas		DOKUMENTO ŽYMUO SR-659-2022-01-TP-SK.B-603		LAPAS LAPŲ 1 1

Teraco dangos sistema	6-10 mm
Gb grindų pagrindas C25/30 XC1;	
armavimas tinkleliu $\varnothing 6/150 \times 150$ mm + polipropileno mikrofibra 0,9 kg/m ³	80 mm
Skiriamasis sluoksnis (PE plėvelė)	0.2 mm
Šilumos izoliacija PIR ($\lambda_D=0,022$ W/mK)	80 mm
Gb perdangos plakštė	
Prie gb perdangos priklijuotas nedegios akmens vatos	100-200 mm
vertikaliai orientuota plaušo plakštė ($\lambda_D=0,037$ W/mK)	



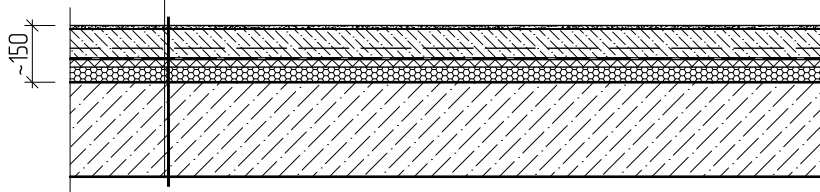
0	2024-07	Statybos leidimui, konkursui			
LAIDA	IŠLEIDIMO DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)			
KVAL. PATV. DOK. NR.		UAB "G. Janulytės-Bernotienės studija" Gedimino g. 48-2, Kaunas LT-44239, Lietuva PV G. Janulytė-Bernotienė mob. tel.nr. 8-685-58880 el.p. info@janulyte.lt		STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS	
A117	PV	Gražina Janulytė-Bernotienė		VIEŠOJO PAVILJONO SU AUTOMOBILIŲ SAUGYKLA M.K.ČIURLIONIO G. 25, KAUNE STATYBOS PROJEKTAS	
KVAL. PATV. DOK. NR.		Tel. (+37037)750300 El.paštas info@ribinis.lt		DOKUMENTO PAVADINIMAS	
19668	KPDV	Audrius Ražaitis		Grindų ant rūšio perdangos detalė GR-1.1	LAIDA
	TIKRINO	Ernestas Budvytis			0
	KONSTR.	Audrius Vitkauskas			
LT	STATYTOJAS IR (ARBA) UŽSAKOVAS KAUNO MIESTO SAVIVALDYBĖ (111106319) Laisvės al. 96, LT-44251, Kaunas			DOKUMENTO ŽYMUO	LAPAS LAPŲ
				SR-659-2022-01-TP-SK.B-604	1 1

Daugiasluoksnė epoksidinė grindų dangos sistema drėgnoms patalpoms	2-3 mm
Gb grindų pagrindas C25/30 XC1;	
armavimas tinkleliu $\varnothing 6/150 \times 150$ mm + polipropileno mikrofibra 0,9 kg/m ³	80 mm
Skiriamasis sluoksnis (PE plėvelė)	0.2 mm
Šilumos izoliacija PIR ($\lambda_D=0,022$ W/mK)	80 mm
Gb perdangos plakštė	
Prie gb perdangos priklijuotos nedegios akmens vatos vertikaliai orientuota plaušo plakštė ($\lambda_D=0,037$ W/mK)	100-200 mm



0	2024-07	Statybos leidimui, konkursui			
LAIDA	IŠLEIDIMO DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)			
KVAL. PATV. DOK. NR.		UAB "G. Janulytės-Bernotienės studija" Gedimino g. 48-2, Kaunas LT-44239, Lietuva PV G. Janulytė-Bernotienė mob. tel.nr. 8-685-58880 el.p. info@janulyte.lt	STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS		
A117	PV	Gražina Janulytė-Bernotienė	VIEŠOJO PAVILJONO SU AUTOMOBILIŲ SAUGYKLA M.K.ČIURLIONIO G. 25, KAUNE STATYBOS PROJEKTAS		
KVAL. PATV. DOK. NR.		Tel. (+37037)750300 El.paštas info@ribinis.lt	DOKUMENTO PAVADINIMAS		LAIDA
19668	KPDV	Audrius Ražaitis	Grindų ant rūšio perdangos detalė GR-1.2		0
	TIKRINO	Ernestas Budvytis			
	KONSTR.	Audrius Vitkauskas			
LT	STATYTOJAS IR (ARBA) UŽSAKOVAS KAUNO MIESTO SAVIVALDYBĖ (111106319) Laisvės al. 96, LT-44251, Kaunas		DOKUMENTO ŽYMUO SR-659-2022-01-TP-SK.B-605		LAPAS 1
				LAPŲ 1	

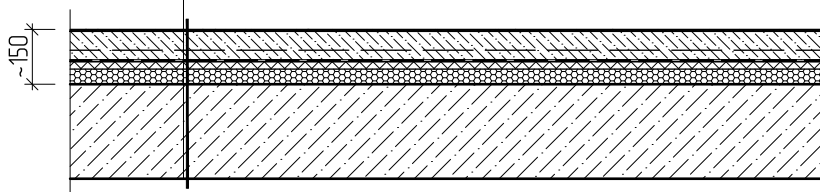
Teraco dangos sistema	6-10 mm
Gb grindų pagrindas C25/30 XC1;	
armavimas tinkleliu $\varnothing 6/150 \times 150$ mm + polipropileno mikrofibra 0,9 kg/m ³	80 mm
Skiriamasis sluoksnis (PE plėvelė)	0.2 mm
Garso izoliacija – mineralinė vata (s'20–22 MN/m ³)	20 mm
Išlyginamasis keramzito pasluoksnis (inžineriniams tinklams)	40 mm
Gb perdangos plokštė	



0	2024-07	Statybos leidimui, konkursui			
LAIDA	IŠLEIDIMO DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)			
KVAL. PATV. DOK. NR.		UAB "G. Janulytės-Bernotienės studija" Gedimino g. 48-2, Kaunas LT-44239, Lietuva PV G. Janulytė-Bernotienė mob. tel.nr. 8-685-58880 el.p. info@janulyte.lt		STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS	
A117	PV	Gražina Janulytė-Bernotienė		VIEŠOJO PAVILJONO SU AUTOMOBILIŲ SAUGYKLA M.K.ČIURLIONIO G. 25, KAUNE STATYBOS PROJEKTAS	
KVAL. PATV. DOK. NR.		Tel. (+37037)750300 El.paštas info@ribinis.lt		DOKUMENTO PAVADINIMAS	
19668	KPDV	Audrius Ražaitis		Grindų ant tarpaukštinės perdangos detalė GR-2.1	LAIDA
	TIKRINO	Ernestas Budvytis			0
	KONSTR.	Audrius Vitkauskas			
LT	STATYTOJAS IR (ARBA) UŽSAKOVAS KAUNO MIESTO SAVIVALDYBĖ (111106319) Laisvės al. 96, LT-44251, Kaunas			DOKUMENTO ŽYMUO	LAPAS
				SR-659-2022-01-TP-SK.B-606	LAPŲ
					1
					1

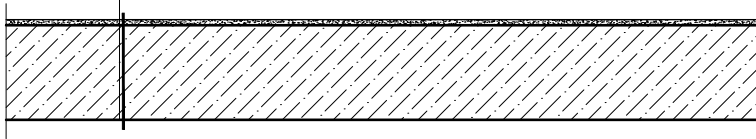


Daugiasluoksniė epoksidinė grindų dangos sistema drėgnoms patalpoms	2-3 mm
Gb grindų pagrindas C25/30 XC1;	
armavimas tinkleliu $\varnothing 6/150 \times 150$ mm + polipropileno mikrofibra 0,9 kg/m ³	80 mm
Skiriamasis sluoksnis (PE plėvelė)	0.2 mm
Garso izoliacija – mineralinė vata ($\lambda' 20-22$ MN/m ³)	20 mm
Išlyginamasis keramzito pasluoksnis (inžineriniams tinklams)	40 mm
Gb perdangos plakštė	



0	2024-07	Statybos leidimui, konkursui			
LAIDA	IŠLEIDIMO DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)			
KVAL. PATV. DOK. NR.		UAB "G. Janulytės-Bernotienės studija" Gedimino g. 48-2, Kaunas LT-44239, Lietuva PV G. Janulytė-Bernotienė mob. tel.nr. 8-685-58880 el.p. info@janulyte.lt		STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS	
A117	PV	Gražina Janulytė-Bernotienė		VIEŠOJO PAVILJONO SU AUTOMOBILIŲ SAUGYKLA M.K.ČIURLIONIO G. 25, KAUNE STATYBOS PROJEKTAS	
KVAL. PATV. DOK. NR.		Tel. (+37037)750300 El.paštas info@ribinis.lt		DOKUMENTO PAVADINIMAS	
19668	KPDV	Audrius Ražaitis		Grindų ant tarpaukštinės perdangos detalė GR-2.2	LAIDA
	TIKRINO	Ernestas Budvytis			0
	KONSTR.	Audrius Vitkauskas			
LT	STATYTOJAS IR (ARBA) UŽSAKOVAS KAUNO MIESTO SAVIVALDYBĖ (111106319) Laisvės al. 96, LT-44251, Kaunas			DOKUMENTO ŽYMUO	LAPAS
				SR-659-2022-01-TP-SK.B-607	LAPŲ
					1
					1

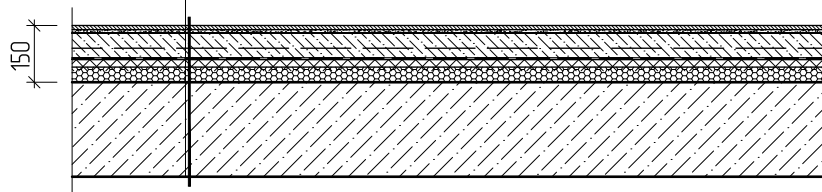
Teraco dangos sistema (filteliai) arba
grindų paviršiaus apsaugos priemonės (laiptų aikštelės)
Gb plokštė



0	2024-07	Statybos leidimui, konkursui			
LAIDA	IŠLEIDIMO DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)			
KVAL. PATV. DOK. NR.		UAB "G. Janulytės-Bernotienės studija" Gedimino g.48-2, Kaunas LT-44239, Lietuva PV G. Janulytė-Bernotienė mob. tel.nr. 8-685-58880 el.p. info@janulyte.lt		STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS	
A117	PV	Gražina Janulytė-Bernotienė		VIEŠOJO PAVILJONO SU AUTOMOBILIŲ SAUGYKLA M.K.ČIURLIONIO G. 25, KAUNE STATYBOS PROJEKTAS	
KVAL. PATV. DOK. NR.		Tel. (+37037)750300 El.paštas info@ribinis.lt		DOKUMENTO PAVADINIMAS	
19668	KPDV	Audrius Ražaitis		Grindų ant tiltelių ir laiptų aikštelių detalė GR-2.1*, GR-2.2*	LAIDA
	TIKRINO	Ernestas Budvytis			0
	KONSTR.	Audrius Vitkauskas			
LT	STATYTOJAS IR (ARBA) UŽSAKOVAS		DOKUMENTO ŽYMUO		LAPAS
	KAUNO MIESTO SAVIVALDYBĖ (111106319) Laisvės al. 96, LT-44251, Kaunas		SR-659-2022-01-TP-SK.B-608		LAPŲ
					1
					1



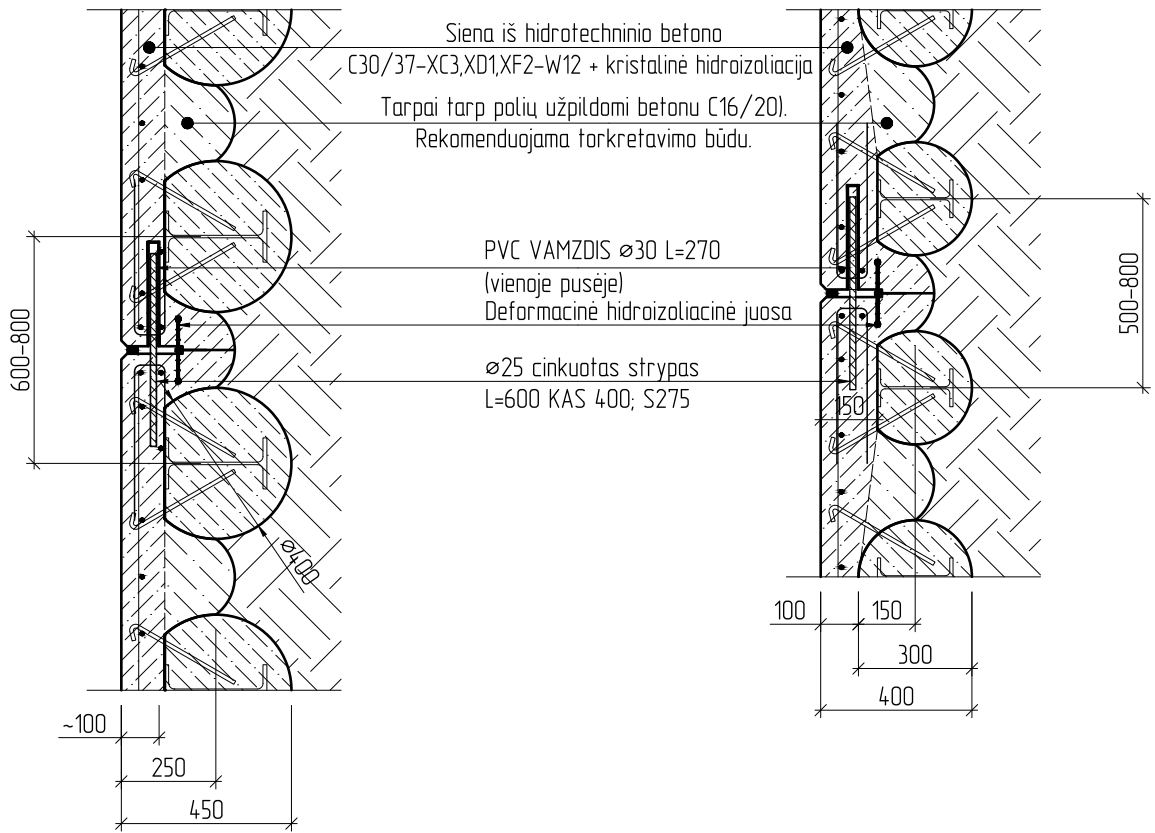
Parketo sistema	15 mm
Gb grindų pagrindas C25/30 XC1;	
armavimas tinkleliu $\varnothing 6/150 \times 150$ mm + polipropileno mikrofibra 0,9 kg/m ³	75 mm
Skiriamasis sluoksnis (PE plėvelė)	0.2 mm
Garso izoliacija – mineralinė vata ($\lambda'20-22$ MN/m ³)	20 mm
Išlyginamasis keramzito pasluoksnis (inžineriniams tinklams)	40 mm
Gb perdangos plakštė	



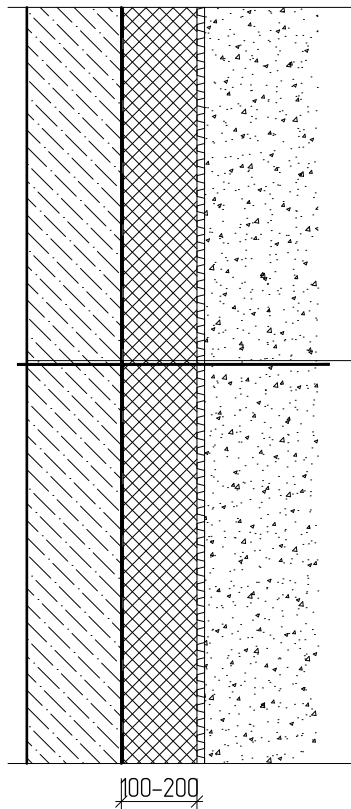
0	2024-07	Statybos leidimui, konkursui			
LAIDA	ISLEIDIMO DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)			
KVAL. PATV. DOK. NR.		UAB "G. Janulytės-Bernotienės studija" Gedimino g. 48-2, Kaunas LT-44239, Lietuva PV G. Janulytė-Bernotienė mob. tel.nr. 8-685-58880 el.p. info@janulyte.lt		STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS	
A117	PV	Gražina Janulytė-Bernotienė		VIEŠOJO PAVILJONO SU AUTOMOBILIŲ SAUGYKLA M.K.ČIURLIONIO G. 25, KAUNE STATYBOS PROJEKTAS	
KVAL. PATV. DOK. NR.		Tel. (+37037)750300 El.paštas info@ribinis.lt		DOKUMENTO PAVADINIMAS	
19668	KPDV	Audrius Ražaitis		2A perdangos kavinėse detalė GR-4	LAIDA
	TIKRINO	Ernestas Budvytis			0
	KONSTR.	Audrius Vitkauskas			
LT	STATYTOJAS IR (ARBA) UŽSAKOVAS KAUNO MIESTO SAVIVALDYBĖ (111106319) Laisvės al. 96, LT-44251, Kaunas			DOKUMENTO ŽYMUO	LAPAS
				SR-659-2022-01-TP-SK.B-609	LAPŲ
					1
					1

Atraminės polių sienos fragmentas A ašyje

Atraminės polių sienos fragmentas



0	2024-07	Statybos leidimui, konkursui			
LAIDA	IŠLEIDIMO DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)			
KVAL. PATV. DOK. NR.		UAB "G. Janulytės-Bernotienės studija" Gedimino g.48-2, Kaunas LT-44239, Lietuva PV G. Janulytė-Bernotienė mob. tel.nr. 8-685-58880 el.p. info@janulyte.lt		STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS	
A117	PV	Gražina Janulytė-Bernotienė		VIEŠOJO PAVILJONO SU AUTOMOBILIŲ SAUGYKLA M.K.ČIURLIONIO G. 25, KAUNE STATYBOS PROJEKTAS	
KVAL. PATV. DOK. NR.		Tel. (+37037)750300 El.paštas info@ribinis.lt		DOKUMENTO PAVADINIMAS	
19668	KPDV	Audrius Ražaitis		Atraminės sienos detalė	
	TIKRINO	Ernestas Budvytis		LAIDA	
	KONSTR.	Audrius Vitkauskas		0	
LT	STATYTOJAS IR (ARBA) UŽSAKOVAS KAUNO MIESTO SAVIVALDYBĖ (111106319) Laisvės al. 96, LT-44251, Kaunas			DOKUMENTO ŽYMUO SR-659-2022-01-TP-SK.B-610	
				LAPAS	LAPŲ
				1	1



Gb siena

Hidroizoliacija (prilydoma bituminė)

XPS F-300 ($\lambda_D=0,036$ W/mK)

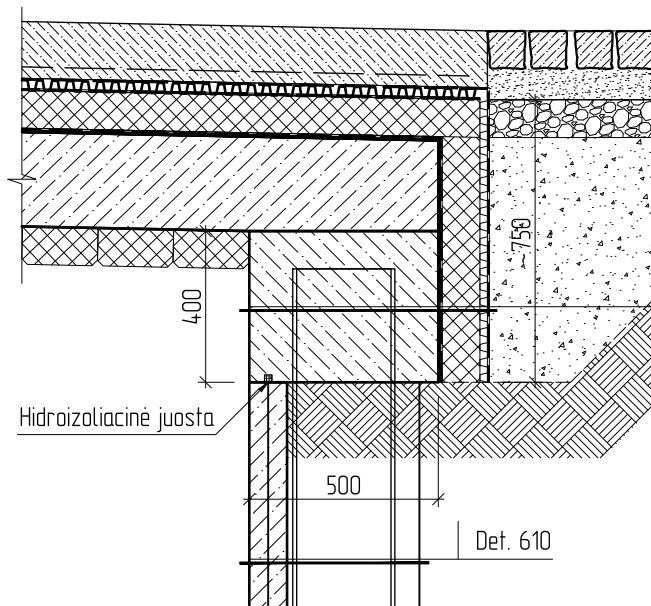
100-200 mm

Drenažinė membrana su geotekstile

≥ 20 mm

0	2024-07	Statybos leidimui, konkursui				
LAIDA	IŠLEIDIMO DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)				
KVAL. PATV. DOK. NR.		UAB "G. Janulytės-Bernotienės studija" Gedimino g.48-2, Kaunas LT-44239, Lietuva PV G. Janulytė-Bernotienė mob. tel.nr. 8-685-58880 el.p. info@janulyte.lt		STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS		
A117	PV	Gražina Janulytė-Bernotienė		VIEŠOJO PAVILJONO SU AUTOMOBILIŲ SAUGYKLA M.K.ČIURLIONIO G. 25, KAUNE STATYBOS PROJEKTAS		
KVAL. PATV. DOK. NR.		Tel. (+37037)750300 El.paštas info@ribinis.lt		DOKUMENTO PAVADINIMAS Rūsio sienos grunte detalė R-1, R-2		
19668	KPDV	Audrius Ražaitis				LAIDA
	TIKRINO	Ernestas Budvytis				0
	KONSTR.	Audrius Vitkauskas				
LT	STATYTOJAS IR (ARBA) UŽSAKOVAS KAUNO MIESTO SAVIVALDYBĖ (111106319) Laisvės al. 96, LT-44251, Kaunas			DOKUMENTO ŽYMUO SR-659-2022-01-TP-SK.B-611		
				LAPAS	LAPŲ	
				1	1	

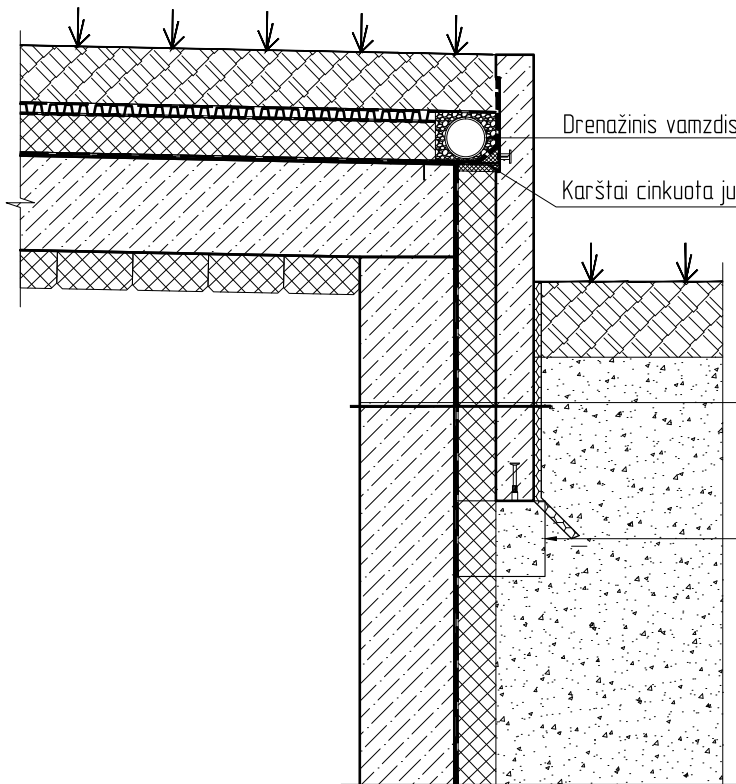






Rostverkas iš hidrotechninio betono	
Atspari suspaudimui ir šaknims hidroizoliacija	2 sl.
XPS F-300 ($\lambda_D=0,036$ W/mK)	100 mm
Drenažinė membrana su geotekstile	≥ 20 mm

0	2024-07	Statybos leidimui, konkursui			
LAI DA	IŠLEIDIMO DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)			
KVAL. PATV. DOK. NR.	UAB "G. Janulytės-Bernotienės studija" Gedimino g. 48-2, Kaunas LT-44239, Lietuva PV G. Janulytė-Bernotienė mob. tel.nr. 8-685-58880 el.p. info@janulyte.lt		STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS		
A117	PV	Gražina Janulytė-Bernotienė	VIEŠOJO PAVILJONO SU AUTOMOBILIŲ SAUGYKLA M.K.ČIURLIONIO G. 25, KAUNE STATYBOS PROJEKTAS		
KVAL. PATV. DOK. NR.	RIBINIS BŪVIS Tel. (+37037)750300 El.paštas info@ribinis.lt		DOKUMENTO PAVADINIMAS		
19668	KPDV	Audrius Ražaitis	Rūsio sienos grunte detalė R-1N		
	TIKRINO	Ernestas Budvytis			
	KONSTR.	Audrius Vitkauskas			
LT	STATYTOJAS IR (ARBA) UŽSAKOVAS		DOKUMENTO ŽYMUO	LAPAS	LAPŲ
	KAUNO MIESTO SAVIVALDYBĖ (111106319) Laisvės al. 96, LT-44251, Kaunas		SR-659-2022-01-TP-SK.B-612	1	1

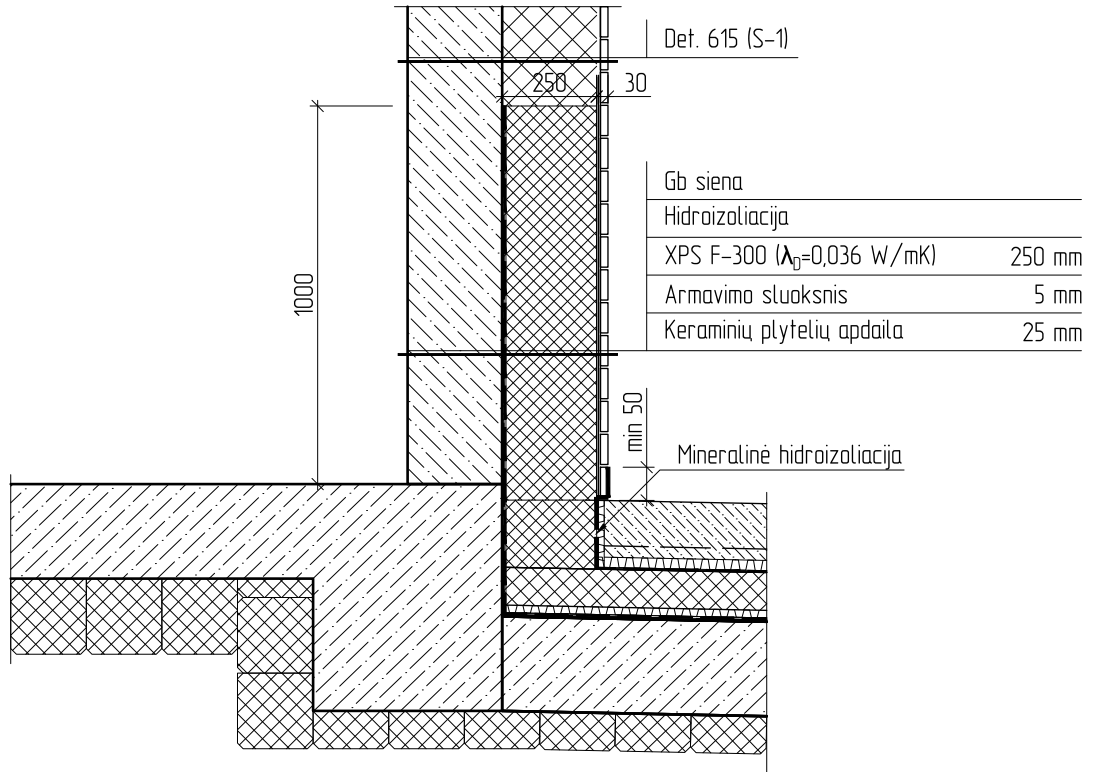




Gb siena
Hidroiziacija (prilydoma bituminė)
XPS F-300 ($\lambda_D=0,036$ W/mK), su grioveliais 100 mm
Fasadinės gelžbetoninės sienos konstrukcija
Drenažinė membrana su geotekstile

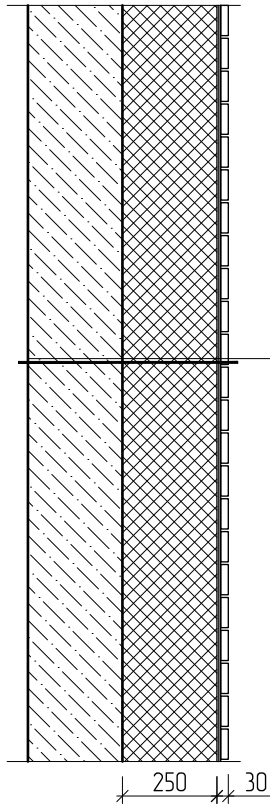
0	2024-07	Statybos leidimui, konkursui			
LAI DA	IŠLEIDIMO DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)			
KVAL. PATV. DOK. NR.	 UAB "G. Janulytės-Bernotienės studija" <small>Gedimino g.48-2, Kaunas LT-44239, Lietuva PV G. Janulytė-Bernotienė mob. tel.nr. 8-685-58880 el.p. info@janulyte.lt</small>		STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS		
A117	PV	Gražina Janulytė-Bernotienė	VIEŠOJO PAVILJONO SU AUTOMOBILIŲ SAUGYKLA M.K.ČIURLIONIO G. 25, KAUNE STATYBOS PROJEKTAS		
KVAL. PATV. DOK. NR.	 RIBINIS BŪVIS <small>Tel. (+37037)750300 El.paštas info@ribinis.lt</small>		DOKUMENTO PAVADINIMAS		
19668	KPDV	Audrius Ražaitis	Trisluoksnės sienos virš grunto detalė C-2	LAI DA	
	TIKRINO	Ernestas Budvytis		0	
	KONSTR.	Audrius Vitkauskas			
LT	STATYTOJAS IR (ARBA) UŽSAKOVAS		DOKUMENTO ŽYMUO	LAPAS	LAPŲ
	KAUNO MIESTO SAVIVALDYBĖ (111106319) Laisvės al. 96, LT-44251, Kaunas		SR-659-2022-01-TP-SK.B-613	1	1





0	2024-07	Statybos leidimui, konkursui		
LAIDA	IŠLEIDIMO DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)		
KVAL. PATV. DOK. NR.	UAB "G. Janulytės-Bernotienės studija" Gedimino g. 48-2, Kaunas LT-44239, Lietuva PV G. Janulytė-Bernotienė mob. tel.nr. 8-685-58880 el.p. info@janulyte.lt		STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS	
A117	PV	Gražina Janulytė-Bernotienė	VIEŠOJO PAVILJONO SU AUTOMOBILIŲ SAUGYKLA M.K.ČIURLIONIO G. 25, KAUNE STATYBOS PROJEKTAS	
KVAL. PATV. DOK. NR.	RIBINIS BŪVIS Tel. (+37037)750300 El.paštas info@ribinis.lt		DOKUMENTO PAVADINIMAS	
19668	KPDV	Audrius Ražaitis	Sienos su keramikos apdaila detalė virš cokolio C-1	
	TIKRINO	Ernestas Budvytis		
	KONSTR.	Audrius Vitkauskas		
LT	STATYTOJAS IR (ARBA) UŽSAKOVAS KAUNO MIESTO SAVIVALDYBĖ (111106319) Laisvės al. 96, LT-44251, Kaunas		DOKUMENTO ŽYMUO	
			SR-659-2022-01-TP-SK.B-614	
			LAPAS	LAPŲ
			1	1



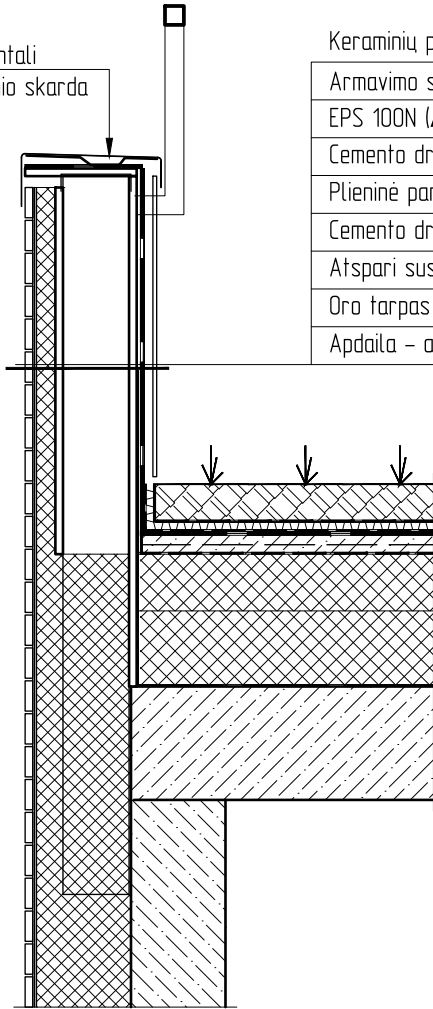


Gb siena		
EPS 100N ($\lambda_D=0,030$ W/mK)		250 mm
Armavimo sluoksnis		5 mm
Keraminių plytelių apdaila		25 mm

0	2024-07	Statybos leidimui, konkursui				
LAIDA	IŠLEIDIMO DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)				
KVAL. PATV. DOK. NR.		UAB "G. Janulytės-Bernotienės studija" Gedimino g.48-2, Kaunas LT-44239, Lietuva PV G. Janulytė-Bernotienė mob. tel.nr. 8-685-58880 el.p. info@janulyte.lt		STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS		
A117	PV	Gražina Janulytė-Bernotienė		VIEŠOJO PAVILJONO SU AUTOMOBILIŲ SAUGYKLA M.K.ČIURLIONIO G. 25, KAUNE STATYBOS PROJEKTAS		
KVAL. PATV. DOK. NR.		Tel. (+37037)750300 El.paštas info@ribinis.lt		DOKUMENTO PAVADINIMAS Sienos su keramikos apdaila detalė S-1		
19668	KPDV	Audrius Ražaitis				LAIDA
	TIKRINO	Ernestas Budvytis				0
	KONSTR.	Audrius Vitkauskas				
LT	STATYTOJAS IR (ARBA) UŽSAKOVAS KAUNO MIESTO SAVIVALDYBĖ (111106319) Laisvės al. 96, LT-44251, Kaunas			DOKUMENTO ŽYMUO SR-659-2022-01-TP-SK.B-615		
				LAPAS	LAPŲ	
				1	1	



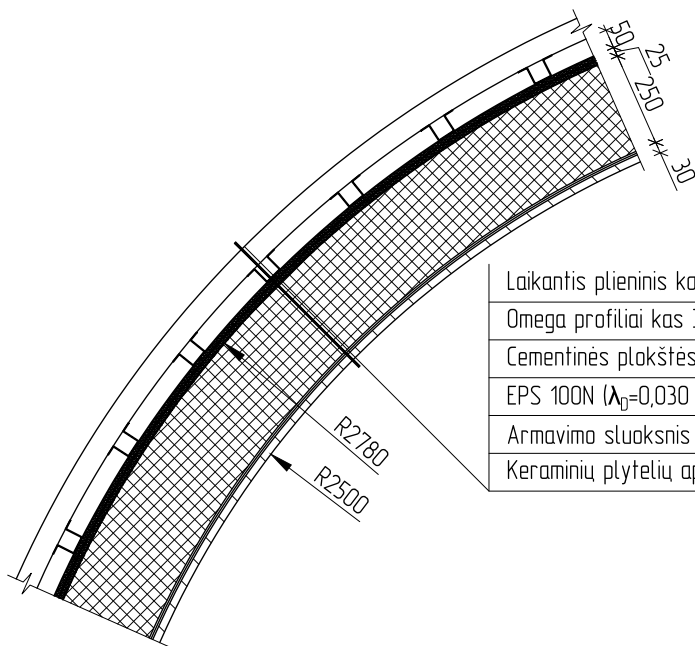
Parapeto horizontali
apdaila – aliuminio skarda



Keraminių plytelių apdaila	20 mm
Armavimo sluoksnis	5 mm
EPS 100N ($\lambda_D=0,031$ W/mK)	50 mm
Cemento drožlių plakštė	20 mm
Plieninė parapeto konstrukcija	175 mm
Cemento drožlių plakštė	20 mm
Atspari suspaudimui ir šaknims hidroizoliacija	2 st.
Oro tarpas	
Apdaila – aliuminio skarda	

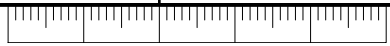
0	2024-07	Statybos leidimui, konkursui			
LAIDA	IŠLEIDIMO DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)			
KVAL. PATV. DOK. NR.		UAB "G. Janulytės-Bernotienės studija" Gedimino g.48-2, Kaunas LT-44239, Lietuva PV G. Janulytė-Bernotienė mob. tel.nr. 8-685-58880 el.p. info@janulyte.lt		STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS	
A117	PV	Gražina Janulytė-Bernotienė		VIEŠOJO PAVILJONO SU AUTOMOBILIŲ SAUGYKLA M.K.ČIURLIONIO G. 25, KAUNE STATYBOS PROJEKTAS	
KVAL. PATV. DOK. NR.		Tel. (+37037)750300 El.paštas info@ribinis.lt		DOKUMENTO PAVADINIMAS	
19668	KPDV	Audrius Ražaitis		Parapeto detalė	
	TIKRINO	Ernestas Budvytis		P-1	
	KONSTR.	Audrius Vitkauskas		LAIDA	
LT	STATYTOJAS IR (ARBA) UŽSAKOVAS			DOKUMENTO ŽYMUO	
	KAUNO MIESTO SAVIVALDYBĖ (111106319) Laisvės al. 96, LT-44251, Kaunas			SR-659-2022-01-TP-SK.B-616	
				LAPAS	LAPŲ
				1	1





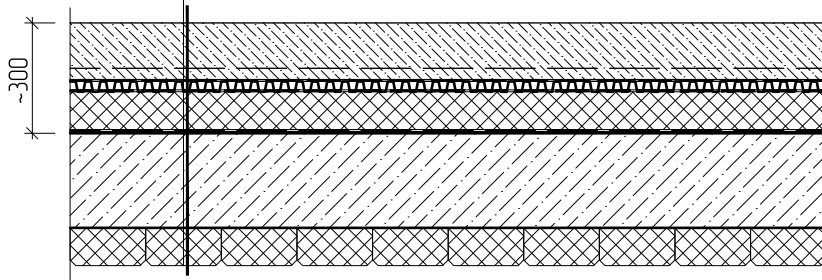
Laikantis plieninis karkasas	
Omega profiliai kas 300mm	50 mm
Cementinės plakštės	2x12,5=25 mm
EPS 100N ($\lambda_0=0,030$ W/mK)	250 mm
Armavimo sluoksnis	5 mm
Keraminių plytelių apdaila	25 mm



0	2024-07	Statybos leidimui, konkursui			
LAIDA	IŠLEIDIMO DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)			
KVAL. PATV. DOK. NR.	UAB "G. Janulytės-Bernotienės studija" <small>Gedimino g.48-2, Kaunas LT-44239, Lietuva PV G. Janulytė-Bernotienė mob. tel.nr. 8-685-58880 el.p. info@janulyte.lt</small>		STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS		
A117	PV	Gražina Janulytė-Bernotienė	VIEŠOJO PAVILJONO SU AUTOMOBILIŲ SAUGYKLA M.K.ČIURLIONIO G. 25, KAUNE STATYBOS PROJEKTAS		
KVAL. PATV. DOK. NR.	RIBINIS BŪVIS <small>Tel. (+37037)750300 El.paštas info@ribinis.lt</small>		DOKUMENTO PAVADINIMAS		
19668	KPDV	Audrius Ražaitis	Sienos su keramikos apdaila detalė ant plieninio karkaso, S-1		LAIDA
	TIKRINO	Ernestas Budvytis			0
	KONSTR.	Audrius Vitkauskas			
LT	STATYTOJAS IR (ARBA) UŽSAKOVAS		DOKUMENTO ŽYMUO		LAPAS LAPŲ
	KAUNO MIESTO SAVIVALDYBĖ (111106319) Laisvės al. 96, LT-44251, Kaunas		SR-659-2022-01-TP-SK.B-617		1 1



ST-1, ST-1*

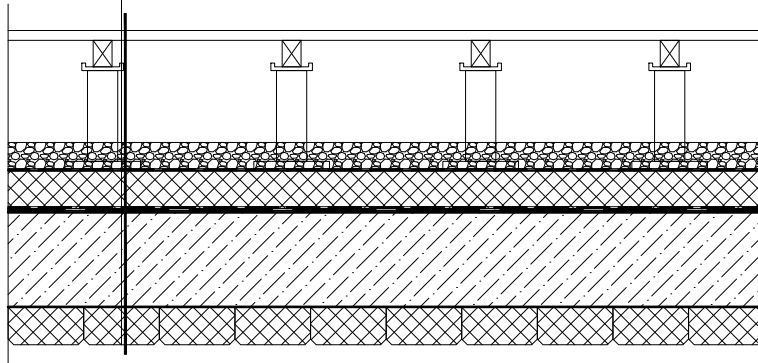
Gb grindinys	
Betonas C35/45-XC4, XD3, XF4, XR2, XM2	
armuotas dviem armatūros tinklais $\varnothing 8/150/\varnothing 8/150$ S355 150 mm	
Drenažinė membrana su geotekstile (atsparumas gniuždymui ≥ 500 kPa)	≥ 32 mm
Skiriamasis geotekstilės sluoksnis	
Šilumos izoliacija XPS F-500, su grioveliais	100 mm
Skiriamasis geotekstilės sluoksnis	
Prilydoma bituminė hidroizoliacija	2 sl.
Gb perdangos plakštė su nualydžiu	
Prie gb perdangos priklijuotos nedegios akmenų vatos vertikaliai orientuota plaušo plakštės (virš tech rūšio patalpa)	100 mm





0	2024-07	Statybos leidimui, konkursui				
LAIDA	IŠLEIDIMO DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)				
KVAL. PATV. DOK. NR.	 UAB "G. Janulytės-Bernotienės studija" <small>Gedimino g. 48-2, Kaunas LT-44239, Lietuva PV G. Janulytė-Bernotienė mob. tel.nr. 8-685-58880 el.p. info@janulyte.lt</small>			STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS		
A117	PV	Gražina Janulytė-Bernotienė		VIEŠOJO PAVILJONO SU AUTOMOBILIŲ SAUGYKLA M.K.ČIURLIONIO G. 25, KAUNE STATYBOS PROJEKTAS		
KVAL. PATV. DOK. NR.	 RIBINIS BŪVIS <small>Tel. (+37037)750300 El.paštas info@ribinis.lt</small>			DOKUMENTO PAVADINIMAS		
19668	KPDV	Audrius Ražaitis		Eksplatuojamo stogo detalė su betono danga ST-1, ST-1*		LAIDA
	TIKRINO	Ernestas Budvytis				0
	KONSTR.	Audrius Vitkauskas				
LT	STATYTOJAS IR (ARBA) UŽSAKOVAS			DOKUMENTO ŽYMUO		LAPAS
	KAUNO MIESTO SAVIVALDYBĖ (111106319) Laisvės al. 96, LT-44251, Kaunas			SR-659-2022-01-TP-SK.B-621		LAPŲ
				1	1	

ST-2/1, ST-2/1*

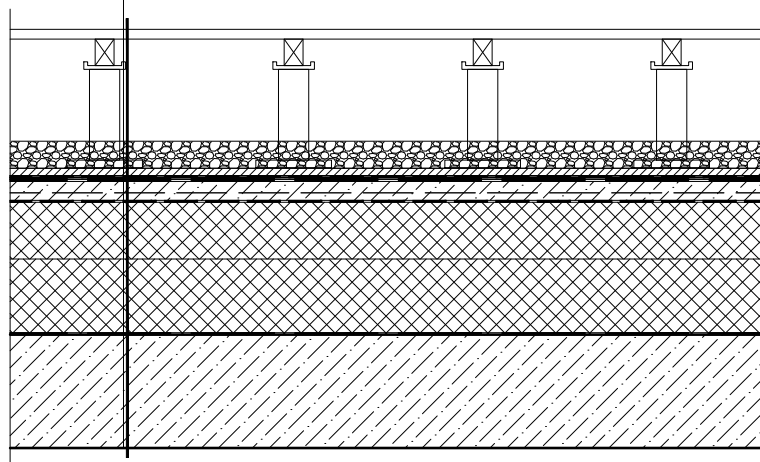
Terasinių lentų danga	26 mm
Termomedienos tašai 42x68, kas 450mm	68 mm
Reguliuojamas atramos, 3-3.5vnt/m²	
Skalda (frakcija 12-20mm)	70 mm
Geotekstilė, 200g/m²	
Šilumos izoliacija XPS F-300, su grioveliais	100 mm
Skiriamasis geotekstilės sluoksnis	
Prilydoma bituminė hidroizoliacija	2 sl.
Gb perdangos plakštė su nuolydžiu	
Prie gb perdangos priklijuotos nedegios akmens vatos vertikaliai orientuota plaušo plakštės (virš šildomų rūsių patalpų)	100 mm



0	2024-07	Statybos leidimui, konkursui				
LAIDA	IŠLEIDIMO DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)				
KVAL. PATV. DOK. NR.	 UAB "G. Janulytės-Bernotienės studija" <small>Gedimino g.48-2, Kaunas LT-44239, Lietuva PV G. Janulytė-Bernotienė mob. tel.nr. 8-685-58880 el.p. info@janulyte.lt</small>			STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS		
A117	PV	Gražina Janulytė-Bernotienė		VIEŠOJO PAVILJONO SU AUTOMOBILIŲ SAUGYKLA M.K.ČIURLIONIO G. 25, KAUNE STATYBOS PROJEKTAS		
KVAL. PATV. DOK. NR.	 RIBINIS BŪVIS <small>Tel. (+37037)750300 El.paštas info@ribinis.lt</small>			DOKUMENTO PAVADINIMAS		
19668	KPDV	Audrius Ražaitis		Eksplatuojamo stogo detalė su medine dangą		LAIDA
	TIKRINO	Ernestas Budvytis		ST-2/1, ST-2/1*		0
	KONSTR.	Audrius Vitkauskas				
LT	STATYTOJAS IR (ARBA) UŽSAKOVAS			DOKUMENTO ŽYMUO		LAPAS
	KAUNO MIESTO SAVIVALDYBĖ (111106319) Laisvės al. 96, LT-44251, Kaunas			SR-659-2022-01-TP-SK.B-622		LAPŲ
				1	1	

ST-2/2

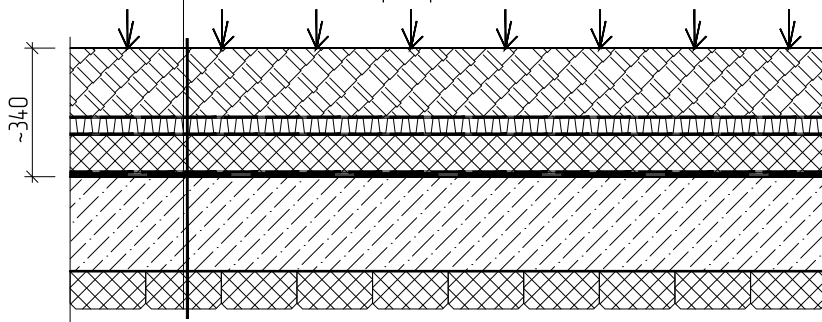
Terasinių lentų danga	26 mm
Termomedienos tašai 4x2x68, kas 450mm	68 mm
Reguliuojamas atramas, 3-3.5vnt/m ²	
Skalda (frakcija 12-20mm)	70 mm
Apsaugantis hidroizoliacija, sluoksnis	
Prilydoma bituminė hidroizoliacija	2 st.
Smulkiagrūdis betonas	50 mm
Skiriamasis sluoksnis (PE plėvelė)	0.2 mm
Šilumos izoliacija PIR (nuolydžiui)	0-150 mm
Šilumos izoliacija PIR	200 mm
Garų izoliacija (prilydoma bituminė hidroizoliacija)	1 st.
Gb perdangos plakštė	





0	2024-07	Statybos leidimui, konkursui			
LAIDA	IŠLEIDIMO DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)			
KVAL. PATV. DOK. NR.		UAB "G. Janulytės-Bernotienės studija" Gedimino g.48-2, Kaunas LT-44239, Lietuva PV G. Janulytė-Bernotienė mob. tel.nr. 8-685-58880 el.p. info@janulyte.lt		STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS	
A117	PV	Gražina Janulytė-Bernotienė		VIEŠOJO PAVILJONO SU AUTOMOBILIŲ SAUGYKLA M.K.ČIURLIONIO G. 25, KAUNE STATYBOS PROJEKTAS	
KVAL. PATV. DOK. NR.		Tel. (+37037)750300 El.paštas info@ribinis.lt		DOKUMENTO PAVADINIMAS	
19668	KPDV	Audrius Ražaitis		Eksplatuojamo stogo detalė su medine danga	
	TIKRINO	Ernestas Budvytis		ST-2/2	
	KONSTR.	Audrius Vitkauskas			
LT	STATYTOJAS IR (ARBA) UŽSAKOVAS KAUNO MIESTO SAVIVALDYBĖ (111106319) Laisvės al. 96, LT-44251, Kaunas			DOKUMENTO ŽYMUO	
				SR-659-2022-01-TP-SK.B-623	
				LAPAS	LAPŲ
				1	1

ST-3/1, ST-3/1*

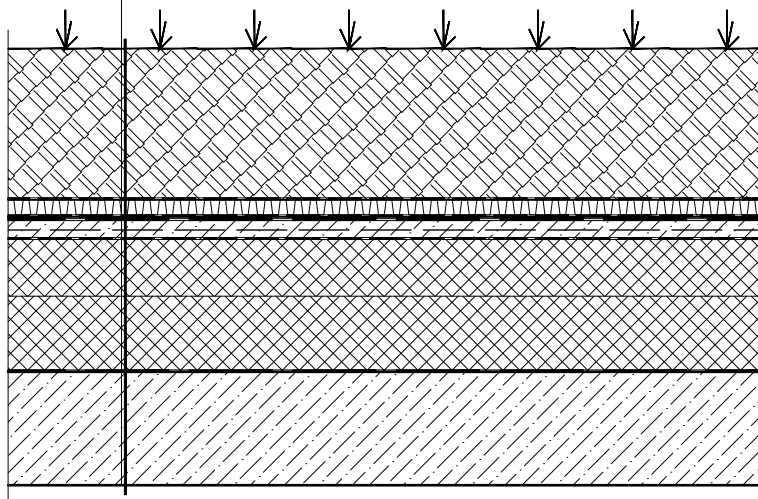
Augalai – ritininė veja 1/2, daugiamečiai žoliniai augalai 1/2	
Sisteminis substratas ekstensyviam stogui	200 mm
Filtruojantis geotekstilės sluoksnis	
Drėgme sulaukantis drenažinis lakštas (atsparumas gniuždymui 170 kPa)	≥40 mm
Skiriamasis geotekstilės sluoksnis	
Šilumos izoliacija XPS F-300, su grioveliais	100 mm
Skiriamasis geotekstilės sluoksnis	
Atspari suspaudimui ir šaknims hidroizoliacija	2 sl.
Gb perdangos plakštė su nuolydžiu	
Prie gb perdangos priklijuotos nedegios akmens vatos vertikaliai orientuota plaušo plakštė (virš šildomų rūsio patalpų)	100 mm



0	2024-07	Statybos leidimui, konkursui				
LAIDA	IŠLEIDIMO DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)				
KVAL. PATV. DOK. NR.	 UAB "G. Janulytės-Bernotienės studija" <small>Gedimino g.48-2, Kaunas LT-44239, Lietuva PV G. Janulytė-Bernotienė mob. tel.nr. 8-685-58880 el.p. info@janulyte.lt</small>			STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS		
A117	PV	Gražina Janulytė-Bernotienė		VIEŠOJO PAVILJONO SU AUTOMOBILIŲ SAUGYKLA M.K.ČIURLIONIO G. 25, KAUNE STATYBOS PROJEKTAS		
KVAL. PATV. DOK. NR.	 RIBINIS BŪVIS <small>Tel. (+37037)750300 El.paštas info@ribinis.lt</small>			DOKUMENTO PAVADINIMAS		
19668	KPDV	Audrius Ražaitis		Apželdinto stogo detalė ST-3/1, ST-3/1*		LAIDA
	TIKRINO	Ernestas Budvytis				0
	KONSTR.	Audrius Vitkauskas				
LT	STATYTOJAS IR (ARBA) UŽSAKOVAS			DOKUMENTO ŽYMUO		LAPAS
	KAUNO MIESTO SAVIVALDYBĖ (111106319) Laisvės al. 96, LT-44251, Kaunas			SR-659-2022-01-TP-SK.B-624		LAPŲ
				1	1	

ST-3/2

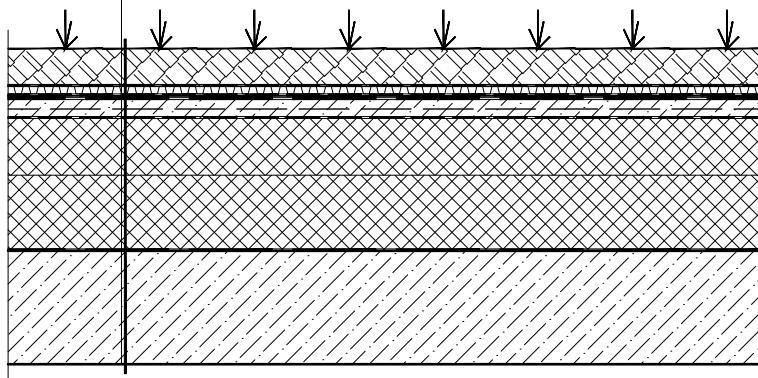
Augalai – ritininė veja 1/2, daugiamečiai žoliniai augalai 1/2	
Sisteminis substratas ekstensyviam stogui	100–400 mm
Filteruojantis geotekstilės sluoksnis	
Drėgmę sulaukantis drenažinis lakštas (atsparumas gniuždymui 170 kPa)	≥40 mm
Skiriamasis geotekstilės sluoksnis	
Atspari suspaudimui ir šaknims hidroizoliacija	2 sl.
Smulkiagrūdis betonas	50 mm
Skiriamasis sluoksnis (PE plėvelė)	0.2 mm
Šilumos izoliacija PIR (nuolydžiui)	0–150 mm
Šilumos izoliacija PIR	200 mm
Garo izoliacija (prilydoma bituminė hidroizoliacija)	1 sl.
Gb perdangos plakštė	



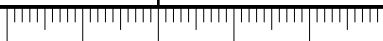
0	2024-07	Statybos leidimui, konkursui			
LAIDA	IŠLEIDIMO DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)			
KVAL. PATV. DOK. NR.		UAB "G. Janulytės-Bernotienės studija" Gedimino g. 48-2, Kaunas LT-44239, Lietuva PV G. Janulytė-Bernotienė mob. tel.nr. 8-685-58880 el.p. info@janulyte.lt	STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS		
A117	PV	Gražina Janulytė-Bernotienė	VIEŠOJO PAVILJONO SU AUTOMOBILIŲ SAUGYKLA M.K.ČIURLIONIO G. 25, KAUNE STATYBOS PROJEKTAS		
KVAL. PATV. DOK. NR.		Tel. (+37037)750300 El.paštas info@ribinis.lt	DOKUMENTO PAVADINIMAS		
19668	KPDV	Audrius Ražaitis	Apželdinto stogo detalė ST-3/2		LAIDA
	TIKRINO	Ernestas Budvytis			0
	KONSTR.	Audrius Vitkauskas			
LT	STATYTOJAS IR (ARBA) UŽSAKOVAS		DOKUMENTO ŽYMUO		LAPAS LAPŲ
	KAUNO MIESTO SAVIVALDYBĖ (111106319) Laisvės al. 96, LT-44251, Kaunas		SR-659-2022-01-TP-SK.B-625		1 1

ST-4

Šilokų kilimas	
Sisteminis substratas ekstensyviam stogui	100 mm
Drėgmę sulaukantis drenažinis lakštas su geotekstile (atsparumas gniuždymui 250 kPa)	≥20 mm
Skiriamasis geotekstilės sluoksnis	
Atspari suspaudimui ir šaknims hidroizoliacija	2 st.
Smulkiagrūdis betonas	50 mm
Skiriamasis sluoksnis (PE plėvelė)	0.2 mm
Šilumos izoliacija PIR (nuolydžiui)	0-150 mm
Šilumos izoliacija PIR	200 mm
Garų izoliacija (prilydoma bituminė hidroizoliacija)	1 st.
Gb perdangos plakštė	

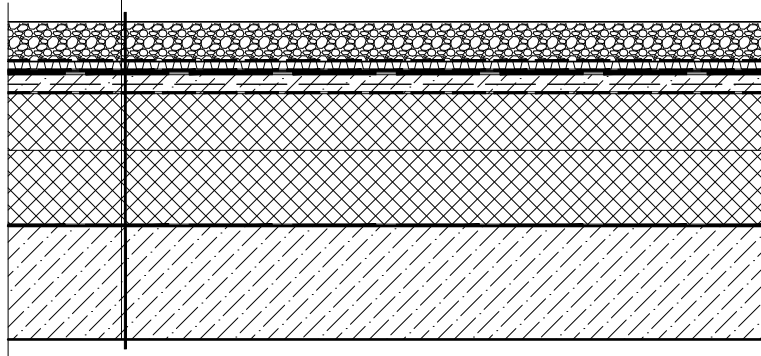


0	2024-07	Statybos leidimui, konkursui			
LAIDA	IŠLEIDIMO DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)			
KVAL. PATV. DOK. NR.		UAB "G. Janulytės-Bernotienės studija" Gedimino g. 48-2, Kaunas LT-44239, Lietuva PV G. Janulytė-Bernotienė mob. tel.nr. 8-685-58880 el.p. info@janulyte.lt		STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS	
A117	PV	Gražina Janulytė-Bernotienė		VIEŠOJO PAVILJONO SU AUTOMOBILIŲ SAUGYKLA M.K.ČIURLIONIO G. 25, KAUNE STATYBOS PROJEKTAS	
KVAL. PATV. DOK. NR.		Tel. (+37037)750300 El.paštas info@ribinis.lt		DOKUMENTO PAVADINIMAS	
19668	KPDV	Audrius Ražaitis		Apželdinto stogo detalė ST-4	LAIDA
	TIKRINO	Ernestas Budvytis			0
	KONSTR.	Audrius Vitkauskas			
LT	STATYTOJAS IR (ARBA) UŽSAKOVAS KAUNO MIESTO SAVIVALDYBĖ (111106319) Laisvės al. 96, LT-44251, Kaunas			DOKUMENTO ŽYMUO	LAPAS LAPŲ
				SR-659-2022-01-TP-SK.B-626	1 1



ST-5

Granito skalda (frakcija 12-20mm)	100 mm
Drenažinė membrana su geotekstile	≥20 mm
Skiriamasis geotekstilės sluoksnis	
Atspari suspaudimui ir šaknims hidroizoliacija	2 sl.
Smulkiagrūdis betonas	50 mm
Skiriamasis sluoksnis (PE plėvelė)	0.2 mm
Šilumos izoliacija PIR (nuolydžiui)	0-150 mm
Šilumos izoliacija PIR	200 mm
Garo izoliacija (prilydoma bituminė hidroizoliacija)	1 sl.
Gb perdangos plokštė	

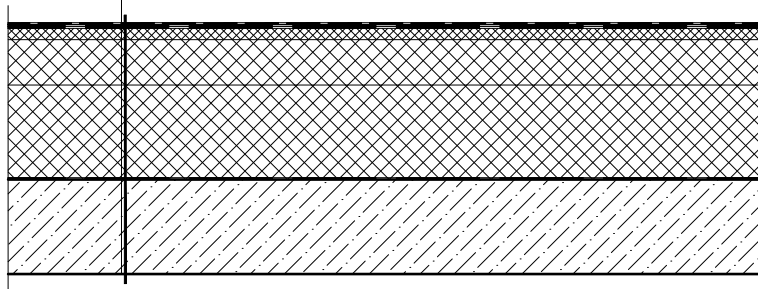



0	2024-07	Statybos leidimui, konkursui				
LAIDA	IŠLEIDIMO DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)				
KVAL. PATV. DOK. NR.		UAB "G. Janulytės-Bernotienės studija" Gedimino g.48-2, Kaunas LT-44239, Lietuva PV G. Janulytė-Bernotienė mob. tel.nr. 8-685-58880 el.p. info@janulyte.lt		STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS		
A117	PV	Gražina Janulytė-Bernotienė		VIEŠOJO PAVILJONO SU AUTOMOBILIŲ SAUGYKLA M.K.ČIURLIONIO G. 25, KAUNE STATYBOS PROJEKTAS		
KVAL. PATV. DOK. NR.		Tel. (+37037)750300 El.paštas info@ribinis.lt		DOKUMENTO PAVADINIMAS		
19668	KPDV	Audrius Ražaitis		Eksplloatuojamo stogo detalė su skaldos danga ST-5	LAIDA	
	TIKRINO	Ernestas Budvytis			0	
	KONSTR.	Audrius Vitkauskas				
LT	STATYTOJAS IR (ARBA) UŽSAKOVAS KAUNO MIESTO SAVIVALDYBĖ (111106319) Laisvės al. 96, LT-44251, Kaunas			DOKUMENTO ŽYMUO	LAPAS	LAPŲ
				SR-659-2022-01-TP-SK.B-627	1	1



ST-6

Prilydoma hidroizoliacija	2 sl.
Kietos mineralinės vatos izoliacija	30 mm
Šilumos izoliacija PIR	20-120 mm
Šilumos izoliacija PIR	250 mm
Garų izoliacija (prilydoma bituminė hidroizoliacija)	1 sl.
Gb perdangos plakštė	

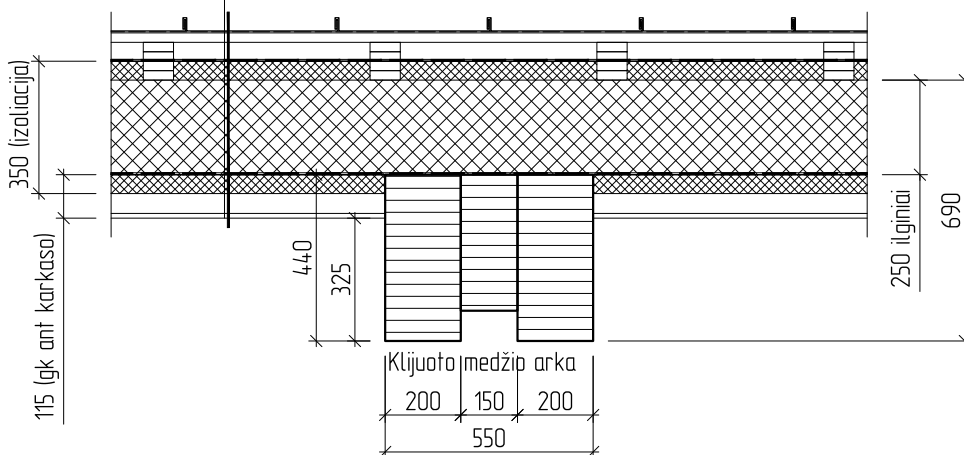


0	2024-07	Statybos leidimui, konkursui			
LAIDA	IŠLEIDIMO DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)			
KVAL. PATV. DOK. NR.	 UAB "G. Janulytės-Bernotienės studija" <small>Gedimino g.48-2, Kaunas LT-44239, Lietuva PV G. Janulytė-Bernotienė mob. tel.nr. 8-685-58880 el.p. info@janulyte.lt</small>		STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS		
A117	PV	Gražina Janulytė-Bernotienė	VIEŠOJO PAVILJONO SU AUTOMOBILIŲ SAUGYKLA M.K.ČIURLIONIO G. 25, KAUNE STATYBOS PROJEKTAS		
KVAL. PATV. DOK. NR.	 RIBINIS BŪVIS <small>Tel. (+37037)750300 El.paštas info@ribinis.lt</small>		DOKUMENTO PAVADINIMAS		
19668	KPDV	Audrius Ražaitis	Neeksplatuojamo stogo detalė ST-6		LAIDA
	TIKRINO	Ernestas Budvytis			0
	KONSTR.	Audrius Vitkauskas			
LT	STATYTOJAS IR (ARBA) UŽSAKOVAS KAUNO MIESTO SAVIVALDYBĖ (111106319) Laisvės al. 96, LT-44251, Kaunas		DOKUMENTO ŽYMUO SR-659-2022-01-TP-SK.B-628		LAPAS LAPŲ
				1	1

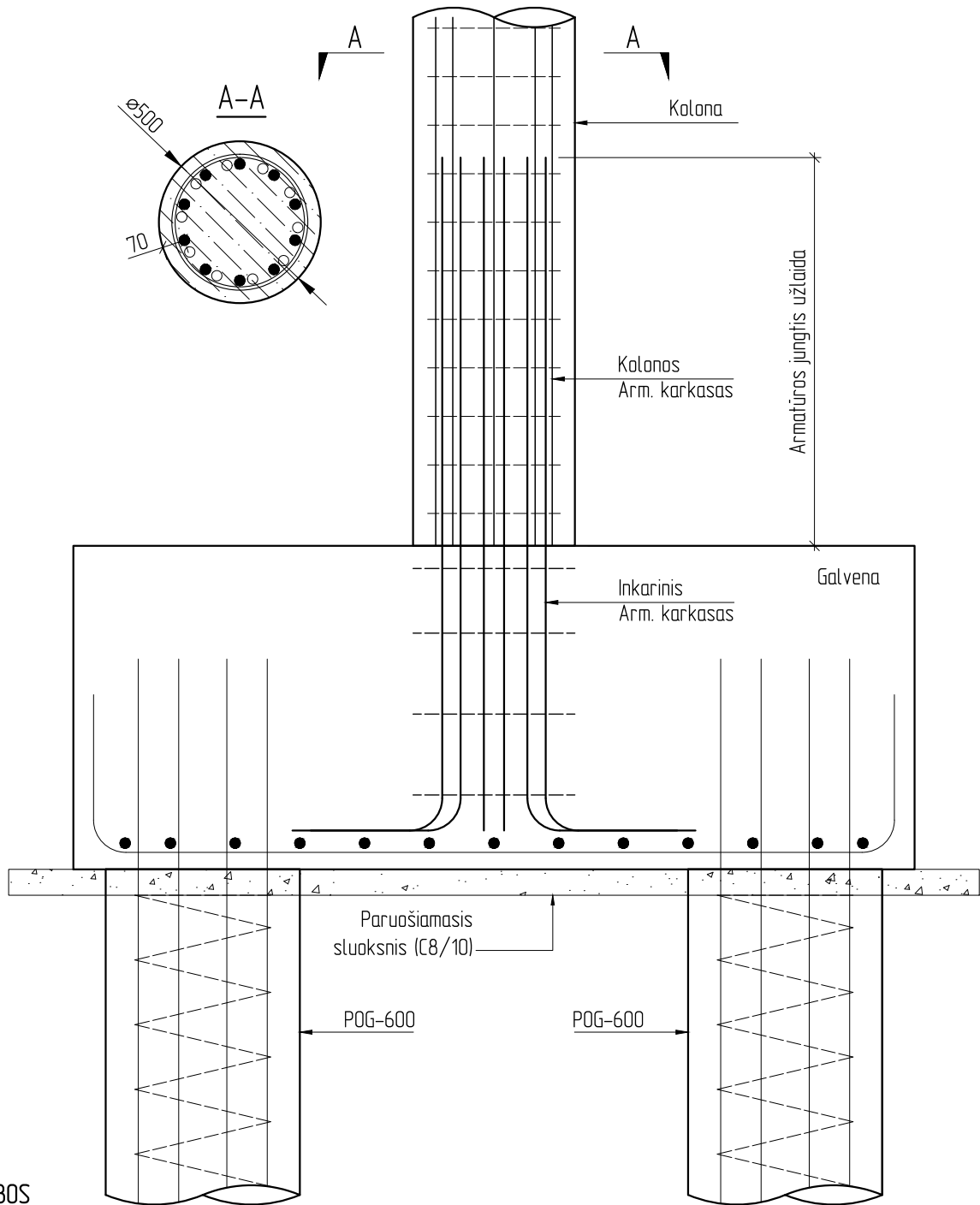


ST-7

Stogo skardos danga	
Lentų paklotas	20 mm
Mediniai tašai oro tarpui formuoti	2x(25x80)kas 600
Antikondensacinė difuzinė plėvelė	
Akmens vata ($\lambda_D=0,031$ W/mK), mediniai tašai	2x(25x80)kas 600
Akmens vata ($\lambda_D=0,033$ W/mK), mediniai ilginiai	250 mm
Orą ir garus izoluojantis sluoksnis	
Akmens vata ($\lambda_D=0,034$ W/mK)	
Gipso kartono lubų sistema, žr. SA dalį	115 mm



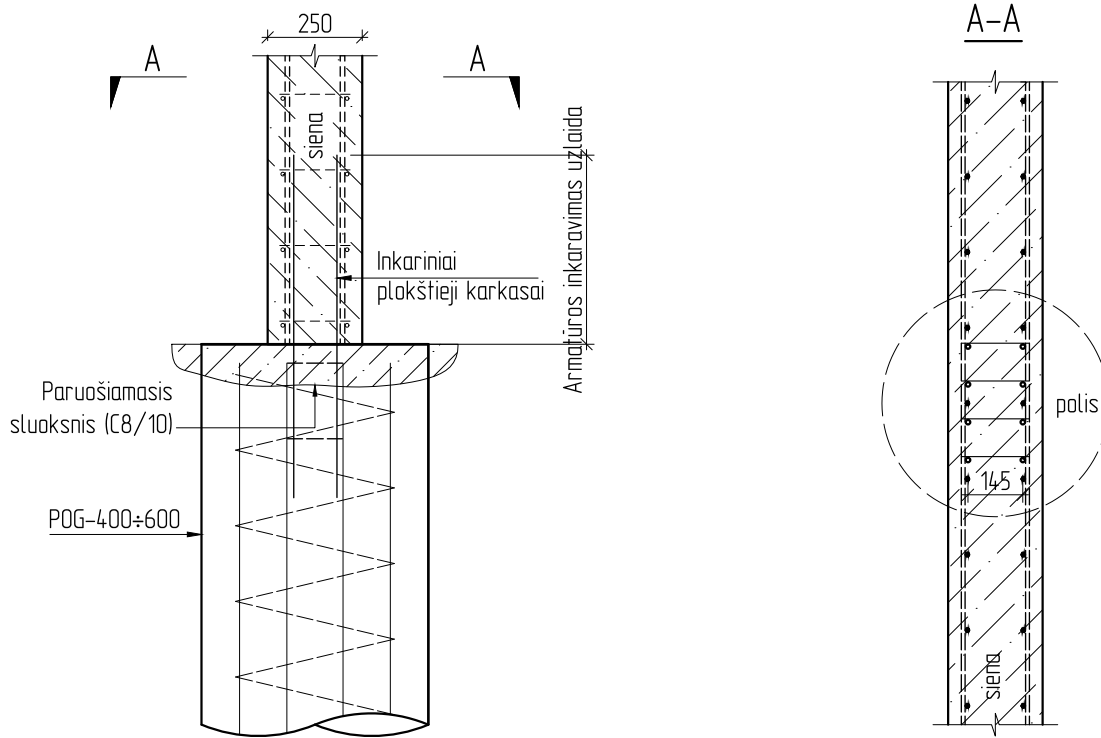
0	2024-07	Statybos leidimui, konkursui			
LAIDA	IŠLEIDIMO DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)			
KVAL. PATV. DOK. NR.		UAB "G. Janulytės-Bernotienės studija" Gedimino g.48-2, Kaunas LT-44239, Lietuva PV G. Janulytė-Bernotienė mob. tel.nr. 8-685-58880 el.p. info@janulyte.lt		STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS	
A117	PV	Gražina Janulytė-Bernotienė		VIEŠOJO PAVILJONO SU AUTOMOBILIŲ SAUGYKLA M.K.ČIURLIONIO G. 25, KAUNE STATYBOS PROJEKTAS	
KVAL. PATV. DOK. NR.		Tel. (+37037)750300 El.paštas info@ribinis.lt		DOKUMENTO PAVADINIMAS	
19668	KPDV	Audrius Ražaitis		Neeksploatuojamo stogo detalė	
	TIKRINO	Ernestas Budvytis		ST-7	
	KONSTR.	Audrius Vitkauskas		LAIDA	
LT	STATYTOJAS IR (ARBA) UŽSAKOVAS			DOKUMENTO ŽYMUO	
	KAUNO MIESTO SAVIVALDYBĖ (111106319) Laisvės al. 96, LT-44251, Kaunas			SR-659-2022-01-TP-SK.B-629	
				LAPAS	LAPŲ
				1	1



PASTABOS

1. Inkarinius strypus iškišti iš galvenų per užlaidas ilgi $\phi 16$ strypams- 650mm, $\phi 20$ strypams- 900mm, $\phi 25$ strypams- 1100mm, $\phi 32$ strypams- 1400mm.
2. Inkariniams karkasams naudoti B500B stiprumo klasės armatūrą.

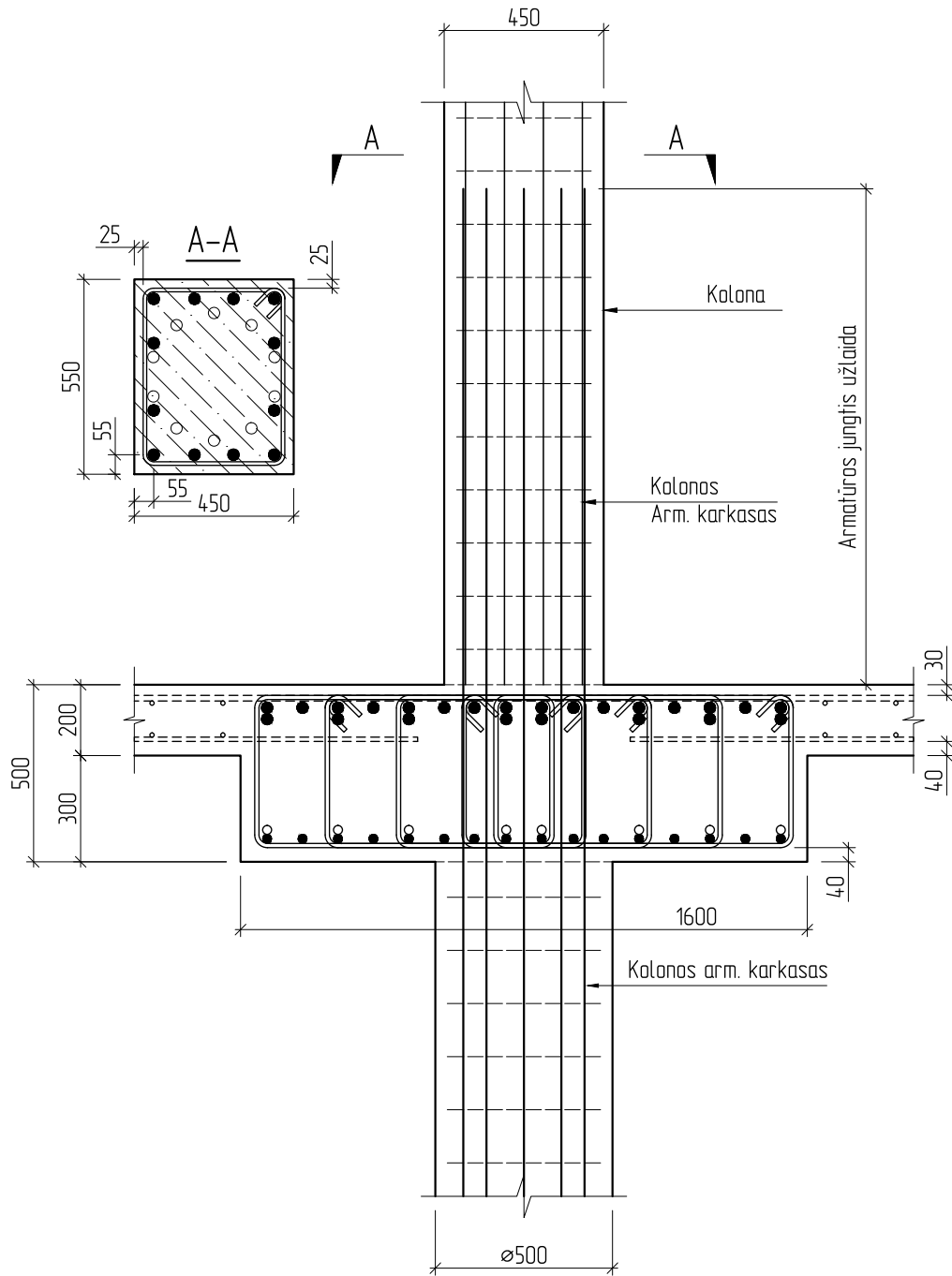
0	2024-07	Statybos leidimui, konkursui	
LAIDA	IŠLEIDIMO DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)	
KVAL. PATV. DOK. NR.	UAB "G. Janulytės-Bernotienės studija" Gedimino g.48-2, Kaunas LT-44239, Lietuva PV G. Janulytė-Bernotienė mob. tel.nr. 8-685-58880 el.p. info@janulyte.lt		STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS
A117	PV	Gražina Janulytė-Bernotienė	VIEŠOJO PAVILJONO SU AUTOMOBILIŲ SAUGYKLA M.K.ČIURLIONIO G. 25, KAUNE STATYBOS PROJEKTAS
KVAL. PATV. DOK. NR.	RIBINIS BŪVIS Tel. (+37037)750300 El.paštas info@ribinis.lt		DOKUMENTO PAVADINIMAS
19668	KPDV	Audrius Ražaitis	Galvenos jungimo su kolona mazgas
	TIKRINO	Ernestas Budvytis	LAIDA
	KONSTR.	Audrius Vitkauskas	0
LT	STATYTOJAS IR (ARBA) UŽSAKOVAS		DOKUMENTO ŽYMUO
	KAUNO MIESTO SAVIVALDYBĖ (111106319) Laisvės al. 96, LT-44251, Kaunas		SR-659-2022-01-TP-SK.B-651
			LAPAS LAPŲ
			1 1





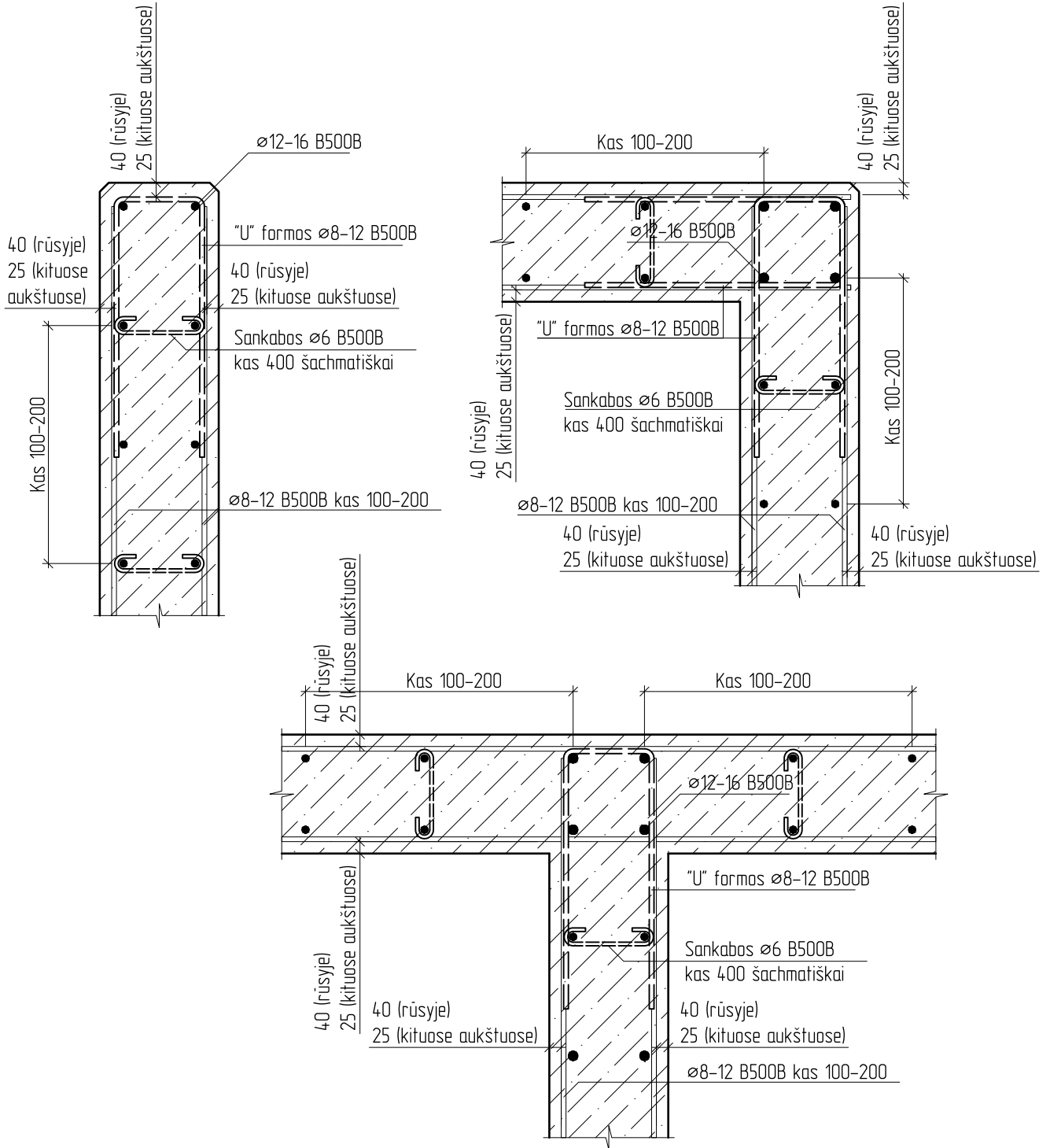
PASTABOS

1. Inkarinius strypus iškišti iš galvenų per užlaidas ilgi - \varnothing 12 strypams- 500mm, \varnothing 16 strypams- 650mm.
2. Inkariniams karkasams naudoti B500B stiprumo klasės armatūra.

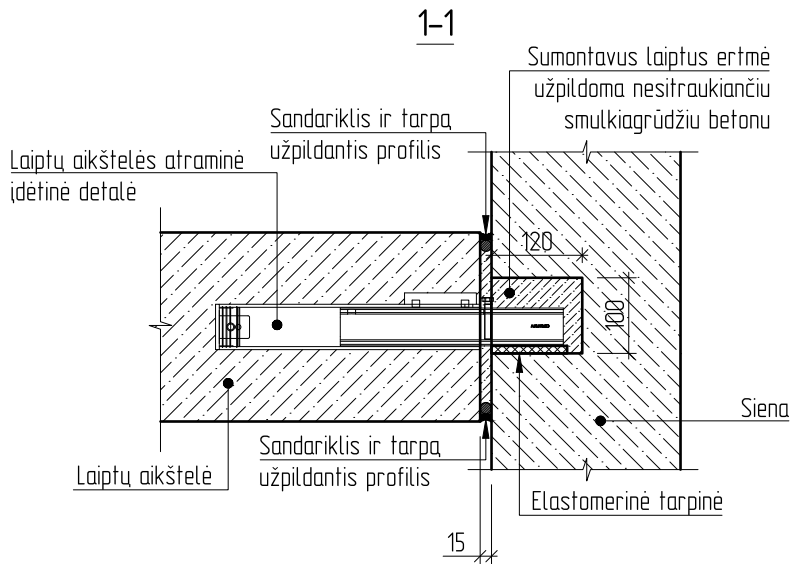
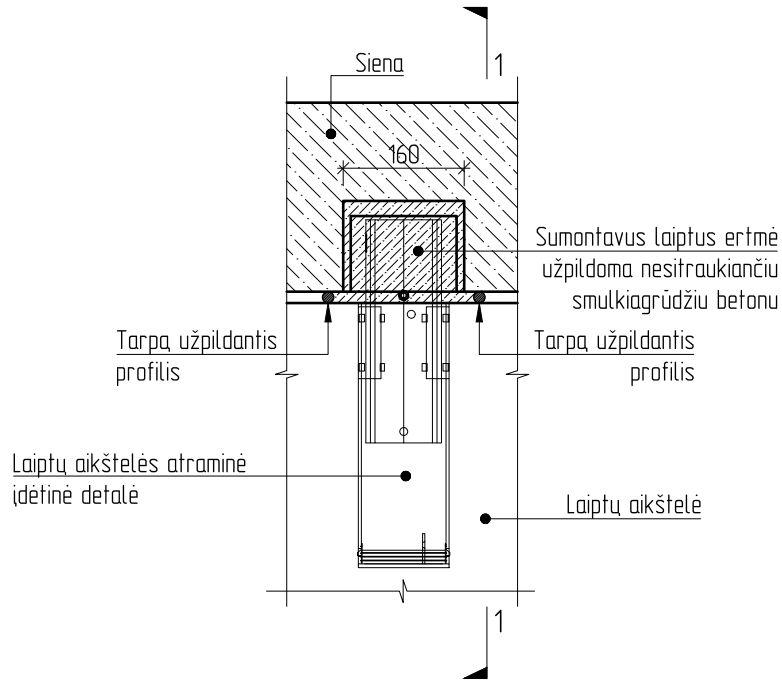
0	2024-07	Statybos leidimui, konkursui			
LAIDA	IŠLEIDIMO DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)			
KVAL. PATV. DOK. NR.	UAB "G. Janulytės-Bernotienės studija" Gedimino g.48-2, Kaunas LT-44239, Lietuva PV G. Janulytė-Bernotienė mob. tel.nr. 8-685-58880 el.p. info@janulyte.lt		STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS		
A117	PV	Gražina Janulytė-Bernotienė		VIEŠOJO PAVILJONO SU AUTOMOBILIŲ SAUGYKLA M.K.ČIURLIONIO G. 25, KAUNE STATYBOS PROJEKTAS	
KVAL. PATV. DOK. NR.	RIBINIS BŪVIS Tel. (+37037)750300 El.paštas info@ribinis.lt		DOKUMENTO PAVADINIMAS		
19668	KPDV	Audrius Ražaitis		Sienos sujungimo su poliū mazgas	
	TIKRINO	Ernestas Budvytis		LAIDA	
	KONSTR.	Audrius Vitkauskas		0	
LT	STATYTOJAS IR (ARBA) UŽSAKOVAS		DOKUMENTO ŽYMUO		LAPAS
	KAUNO MIESTO SAVIVALDYBĖ (111106319) Laisvės al. 96, LT-44251, Kaunas		SR-659-2022-01-TP-SK.B-652		LAPŲ
				1	1



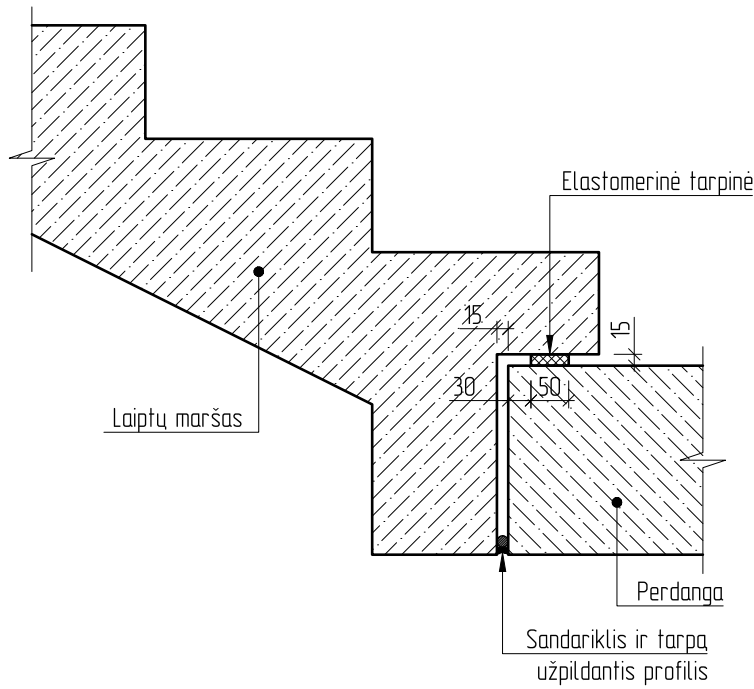
0	2024-07	Statybos leidimui, konkursui			
LAIDA	IŠLEIDIMO DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)			
KVAL. PATV. DOK. NR.	 UAB "G. Janulytės-Bernotienės studija" Gedimino g. 48-2, Kaunas LT-44239, Lietuva PV G. Janulytė-Bernotienė mob. tel.nr. 8-685-58880 el.p. info@janulyte.lt		STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS		
A117	PV	Gražina Janulytė-Bernotienė	VIEŠOJO PAVILJONO SU AUTOMOBILIŲ SAUGYKLA M.K.ČIURLIONIO G. 25, KAUNE STATYBOS PROJEKTAS		
KVAL. PATV. DOK. NR.	 RIBINIS BŪVIS Tel. (+37037)750300 El.paštas info@ribinis.lt		DOKUMENTO PAVADINIMAS		
19668	KPDV	Audrius Ražaitis	Kolonos ir sijos jungimo mazgas		LAIDA
	TIKRINO	Ernestas Budvytis			0
	KONSTR.	Audrius Vitkauskas			
LT	STATYTOJAS IR (ARBA) UŽSAKOVAS		DOKUMENTO ŽYMUO		LAPAS
	KAUNO MIESTO SAVIVALDYBĖ (111106319) Laisvės al. 96, LT-44251, Kaunas		SR-659-2022-01-TP-SK.B-653		LAPŲ
					1
					1





0	2024-07	Statybos leidimui, konkursui			
LAIDA	IŠLEIDIMO DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)			
KVAL. PATV. DOK. NR.		UAB "G. Janulytės-Bernotienės studija" Gedimino g.48-2, Kaunas LT-44239, Lietuva PV G. Janulytė-Bernotienė mob. tel.nr. 8-685-58880 el.p. info@janulyte.lt		STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS	
A117	PV	Gražina Janulytė-Bernotienė		VIEŠOJO PAVILJONO SU AUTOMOBILIŲ SAUGYKLA M.K.ČIURLIONIO G. 25, KAUNE STATYBOS PROJEKTAS	
KVAL. PATV. DOK. NR.		Tel. (+37037)750300 El.paštas info@ribinis.lt		DOKUMENTO PAVADINIMAS	
19668	KPDV	Audrius Ražaitis		Tipinės sienų armavimo detalės	
	TIKRINO	Ernestas Budvytis		LAIDA	
	KONSTR.	Audrius Vitkauskas		0	
LT	STATYTOJAS IR (ARBA) UŽSAKOVAS		DOKUMENTO ŽYMUO		LAPAS LAPŲ
	KAUNO MIESTO SAVIVALDYBĖ (111106319) Laisvės al. 96, LT-44251, Kaunas		SR-659-2022-01-TP-SK.B-654		1 1

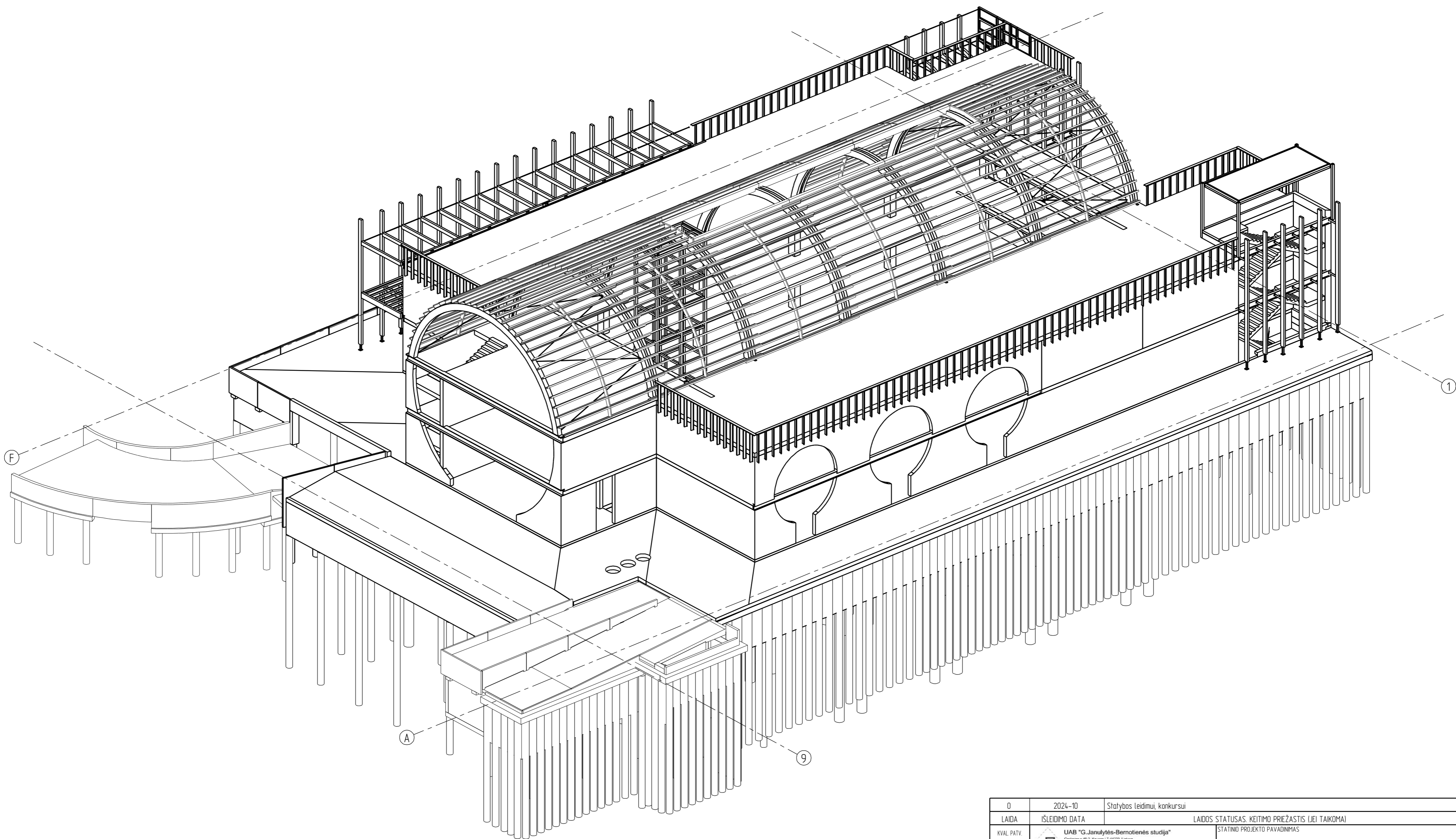


0	2024-07	Statybos leidimui, konkursui			
LAIDA	IŠLEIDIMO DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)			
KVAL. PATV. DOK. NR.		UAB "G. Janulytės-Bernotienės studija" Gedimino g.48-2, Kaunas LT-44239, Lietuva PV G. Janulytė-Bernotienė mob. tel.nr. 8-685-58880 el.p. info@janulyte.lt		STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS	
A117	PV	Gražina Janulytė-Bernotienė		VIEŠOJO PAVILJONO SU AUTOMOBILIŲ SAUGYKLA M.K.ČIURLIONIO G. 25, KAUNE STATYBOS PROJEKTAS	
KVAL. PATV. DOK. NR.		Tel. (+37037)750300 El.paštas info@ribinis.lt		DOKUMENTO PAVADINIMAS	
19668	KPDV	Audrius Ražaitis		Surenkamos laiptų aikštelės atrėmimo ant sienos mazgas	
	TIKRINO	Ernestas Budvytis		LAIDA	
	KONSTR.	Audrius Vitkauskas		0	
LT	STATYTOJAS IR (ARBA) UŽSAKOVAS			DOKUMENTO ŽYMUO	
	KAUNO MIESTO SAVIVALDYBĖ (111106319) Laisvės al. 96, LT-44251, Kaunas			SR-659-2022-01-TP-SK.B-655	
				LAPAS	LAPŲ
				1	1

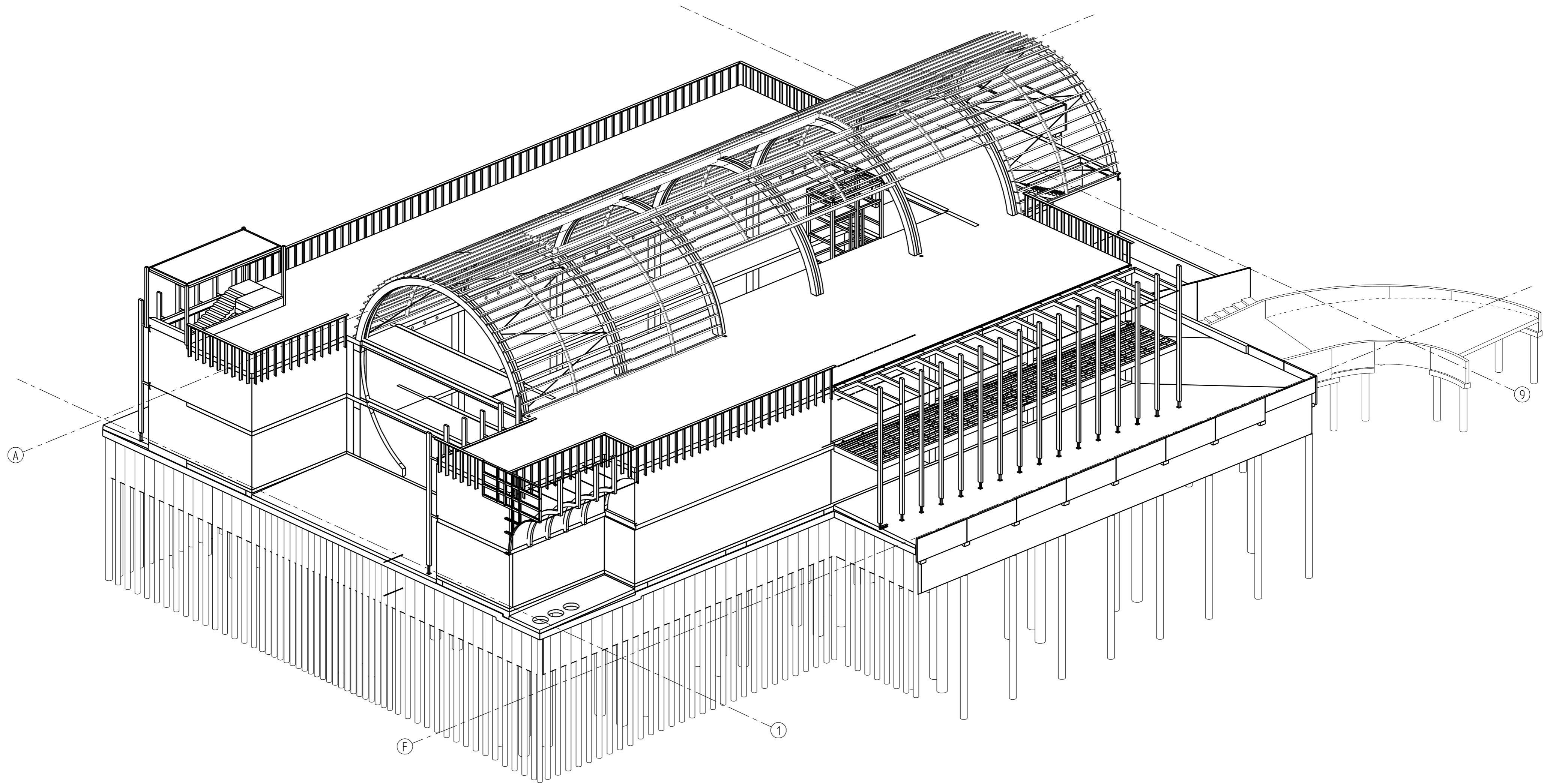


0	2024-07	Statybos leidimui, konkursui			
LAIDA	IŠLEIDIMO DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)			
KVAL. PATV. DOK. NR.	 UAB "G. Janulytės-Bernotienės studija" Gedimino g. 48-2, Kaunas LT-44239, Lietuva PV G. Janulytė-Bernotienė mob. tel.nr. 8-685-58880 el.p. info@janulyte.lt		STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS		
A117	PV	Gražina Janulytė-Bernotienė		VIEŠOJO PAVILJONO SU AUTOMOBILIŲ SAUGYKLA M.K.ČIURLIONIO G. 25, KAUNE STATYBOS PROJEKTAS	
KVAL. PATV. DOK. NR.	 RIBINIS BŪVIS Tel. (+37037)750300 El.paštas info@ribinis.lt		DOKUMENTO PAVADINIMAS		
19668	KPDV	Audrius Ražaitis		Laiptų maršo atrėmimo ant laiptų aikštelės mazgas	
	TIKRINO	Ernestas Budvytis		LAIDA	
	KONSTR.	Audrius Vitkauskas		0	
LT	STATYTOJAS IR (ARBA) UŽSAKOVAS		DOKUMENTO ŽYMUO		LAPAS
	KAUNO MIESTO SAVIVALDYBĖ (111106319) Laisvės al. 96, LT-44251, Kaunas		SR-659-2022-01-TP-SK.B-656		LAPŲ
				1	1





0	2024-10	Statybos leidimui, konkursui	LAIKOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS UJEI TAIKOMAI	
LAIKA	IŠLEIDIMO DATA	STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS		
KVAL. PATV. DOK. NR.	UAB "G. Janulytės-Bernotienės studija" Gairėnų g. 4B-2, Kaunas LT-44200, Lietuva PV UAB "G. Janulytės-Bernotienės studija" kodas: 304600000 el. p. info@janulyte.lt		VIŠOJO PAVILJONO SU AUTOMOBILIŲ SAUGYKLA M.K.ČIURLIONIO G. 25, KAUNE STATYBOS PROJEKTAS	
A117	PV	Gražina Janulytė-Bernotienė		
KVAL. PATV. DOK. NR.	RIBINIS BŪVIS Tel. (+370 37) 750 300 El. paštas: info@ribinis.lt		DOKUMENTO PAVADINIMAS	
19668	KPOV	Audrius Ražaitis	Pastato konstrukcijų schema iš vakarų pusės	
	TIKRINO	Ernestas Budvytis		
	KONSTR.	Arnoldas Straukas		
LT	STATYTOJAS IR (ARBA) UŽSAKOVAS KAUNO MIESTO SAVIVALDYBĖ (111106319) Laisvės al. 96, LT-44251, Kaunas		DOKUMENTO ŽYMUO	LAIKA
			SR-659-2022-01-TP-SK.B-901	0
				LAPAS
				LAPŲ
				1
				1



0	2024-10	Statybos leidimui, konkursui		
LAIKA	IŠLEIDIMO DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)		
KVAL. PATV. DOK. NR.	 UAB "G. Janulytės-Bernotienės studija" <small>Gedimino g. 48-2, Kaunas, LT-44200, Lietuva P.V. užsakymų koordinavimo metu, tel. nr. 8 688 02880 el. p. info@janulyte.lt</small>		STATYNO PROJEKTO PAVADINIMAS	
A117	PV	Grazina Janulytė-Bernotienė	VIEŠOJO PAVILJONO SU AUTOMOBILIŲ SAUGYKLA M.K.ČIURLIONIO G. 25, KAUNE STATYBOS PROJEKTAS	
KVAL. PATV. DOK. NR.	 RIBINIS BŪVIS <small>Tel. (+370 37) 750 300 El. paštas: info@ribinis.lt</small>		DOKUMENTO PAVADINIMAS	
19668	KPOV	Audrius Ražaitis	Pastato konstrukcijų schema	
	TIKRINO	Ernestas Budvytis	iš rytų pusės	
	KONSTR.	Arnoldas Straukas		
LT	STATYTOJAS IR (ARBA) UŽSAKOVAS KAUNO MIESTO SAVIVALDYBĖ (111106319) Laisvės al. 96, LT-44251, Kaunas		DOKUMENTO ŽYMUO	LAIKA
			SR-659-2022-01-TP-SK.B-902	0
				LAPAS
				LAPŲ
				1
				1

SĄNAUDŲ ŽINIARAŠTIS

Poz.	Pavadinimas ir techninės charakteristikos	Žymuo, techninė specifikacija	Mato vnt.	Kiekis	Papildomi duomenys
1.	POLIAI				
1.1	Gręžtinių polių įrengimas (atraminės sienos)	TSK-21	Vnt.	90	POG-300
1.2	Betonas C25/30-XC2	TSK-34	m3	62,6	
1.3	Plieniniai profiliai S355	TSK-33	t	19,2	
1.4	Gręžtinių polių įrengimas (atraminės sienos)	TSK-21	Vnt.	73	POG-400
1.5	Betonas C25/30-XC2	TSK-34	m3	90,3	
1.6	Plieniniai profiliai S355	TSK-33	t	24,9	
1.7	Tarpų tarp polių užpildytas betonu	TSK-21	m3	32,6	
1.8	Betonas C16/20	TSK-34	m3	32,6	
1.9	Gręžtinių polių (CFA) įrengimas	TSK-21	Vnt.	42	POG-400
1.10	Betonas C25/30-XC2	TSK-34	m3	50,6	
1.11	Armatūra B500B	TSK-33	t	5,1	
1.12	Gręžtinių polių (CFA) įrengimas	TSK-21	Vnt.	71	POG-600
1.13	Betonas C25/30-XC2	TSK-34	m3	197,9	
1.14	Armatūra B500B	TSK-33	t	19,8	
1.15	Polių vientisumo bandymai		Vnt.	166	
1.16	Polių bandymai statine apkrova		Vnt.	2	
2.	G/B ATRAMINĖ POLIŲ SIENA				
2.1	Monolitinių gelžbetoninių sienų armavimas ir betonavimas	TSK-30,31,32	m	128,6	
2.2	Betonas C30/37-XC3, XD1, XF2, W12 su kristaline hidroizoliacija	TSK-34	m3	34,8	
2.3	Armatūra B500B	TSK-33	t	3,5	
2.4	Monolitinių gelžbetoninių rostverkų armavimas, betonavimas, hidroizoliavimas ir šiltinimas	TSK-30,31,32	m	130,1	PSG-400*500 PSG-400*450
2.5	Betonas C30/37-XC3, XD1, W12 su kristaline hidroizoliacija	TSK-34	m3	24,5	
2.6	Armatūra B500B	TSK-33	t	3,2	
2.7	Hidroizoliacija	TSK-71	m2	100,8	
2.8	Apšiltinimas XPS F-300		m3	9,2	
3.	PAMATAI				
3.1	Galvenų armavimas ir betonavimas	TSK-30,31,32	Vnt.	19	GAG
3.2	Betonas C30/37-XC2	TSK-34	m3	96,3	
3.3	Armatūra B500B	TSK-33	t	14,4	
3.4	Pamatų armavimas ir betonavimas	TSK-30,31,32	Vnt.	2	PAG-250


Poz.	Pavadinimas ir techninės charakteristikos	Žymuo, techninė specifikacija	Mato vnt.	Kiekis	Papildomi duomenys
3.5	Betonas C25/30-XC2	TSK-34	m3	0,5	
3.6	Armatūra B500B	TSK-33	t	0,1	
3.7	Paruošiamojo sluoksnio betonavimas	TSK-30,31,32	m2	207,9	
3.8	Betonas C8/10-XC0	TSK-34	m3	14,9	
3.9	Monolitinės gelžbetoninės plokštės ant grunto armavimas ir betonavimas	TSK-30,31,32	m2	24,6	GPG-250
3.10	Betonas C25/30-XC2	TSK-34	m3	6,2	
3.11	Armatūra B500B	TSK-33	t	0,9	
3.12	Monolitinių gelžbetoninių požeminių kanalų armavimas ir betonavimas	TSK-30,31,32	m3	120,9	
3.13	Betonas C25/30-XC2	TSK-34	m3	120,9	
3.14	Armatūra B500B	TSK-33	t	9,7	
4.	SIENOS				
4.1	Monolitinių gelžbetoninių sienų armavimas ir betonavimas	TSK-30,31,32	m3	1,1	SEG-150
4.2	Betonas C30/37-XC1	TSK-34	m3	1,1	
4.3	Armatūra B500B, įdėtinės detalės S355	TSK-33	t	0,1	
4.4	Monolitinių gelžbetoninių sienų armavimas, betonavimas, hidroizoliavimas ir šiltinimas (rūsio sienos)	TSK-30,31,32	m3	57,4	SEG-250
4.5	Betonas C30/37-XC3, XD1, XF2, W12	TSK-34	m3	57,4	
4.6	Armatūra B500B, įdėtinės detalės S355	TSK-33	t	5,7	
4.7	Hidroizoliacija	TSK--71	m2	308,4	
4.8	Apšiltinimas XPS F-300		m3	31,4	
4.9	Monolitinių gelžbetoninių sienų armavimas ir betonavimas (rūsio sienos)	TSK-30,31,32	m3	93,6	SEG-250
4.10	Betonas C30/37-XC3	TSK-34	m3	93,6	
4.11	Armatūra B500B, įdėtinės detalės S355	TSK-33	t	8,4	
4.12	Monolitinių gelžbetoninių sienų armavimas ir betonavimas (pirmo ir antro aukšto sienos)	TSK-30,31,32	m3	231,3	SEG-250
4.13	Betonas C30/37-XC1	TSK-34	m3	231,3	
4.14	Armatūra B500B, įdėtinės detalės S355	TSK-33	t	20,8	
4.15	Surenkamų viensluoksnių gelžbetoninių cokolio plokščių montavimas	TSK-37	Vnt.	14	CPS
4.16	Gaminių betonas C30/37-XC4, XD1, XF2	TSK-34	m3	8,6	
4.17	Gaminių armatūra B500B, įdėtinės detalės S355	TSK-33	t	1,3	
4.18	Montažinės medžiagos (siūlių užpildymas, tarpinės...)		Kompl.	1	
5.	KOLONOS				
5.1	Monolitinių gelžbetoninių kolonų armavimas ir betovimas	TSK-30,31,32	Vnt.	17	KOG-D500

Poz.	Pavadinimas ir techninės charakteristikos	Žymuo, techninė specifikacija	Mato vnt.	Kiekis	Papildomi duomenys
5.2	Betonas C50/60-XC3,XD1,XF2	TSK-34	m3	10,8	
5.3	Armatūra B500B, įdėtinės detalės S355	TSK-33	t	3,8	
5.4	Monolitinių gelžbetoninių kolonų armavimas ir betovimas	TSK-30,31,32	Vnt.	12	KOG-450*500
5.5	Betonas C30/37-XC1	TSK-34	m3	9,6	
5.6	Armatūra B500B, įdėtinės detalės S355	TSK-33	t	2,9	
5.7	Monolitinių gelžbetoninių kolonų armavimas ir betovimas	TSK-30,31,32	Vnt.	16	KOG-450*550
5.8	Betonas C30/37-XC3,XD1,XF2	TSK-34	m3	1,8	
5.9	Betonas C30/37-XC1	TSK-34	m3	15,4	
5.10	Armatūra B500B, įdėtinės detalės S355	TSK-33	t	5,2	
5.11	Monolitinių gelžbetoninių kolonų armavimas ir betovimas	TSK-30,31,32	Vnt.	4	KOG-475*550
5.12	Betonas C30/37-XC1	TSK-34	m3	3,3	
5.13	Armatūra B500B, įdėtinės detalės S355	TSK-33	t	1,0	
6.	PERDANGOS				
6.1	Monolitinių gelžbetoninių perdangos plokščių armavimas ir betonavimas	TSK-30,31,32	m2	23,6	PPG-120
6.2	Betonas C30/37-XC1	TSK-34	m3	2,8	
6.3	Armatūra B500B, įdėtinės detalės S355	TSK-33	t	0,4	
6.4	Monolitinių gelžbetoninių perdangos plokščių armavimas ir betonavimas	TSK-30,31,32	m2	51,1	PPG-150
6.5	Betonas C30/37-XC1	TSK-34	m3	7,7	
6.6	Armatūra B500B, įdėtinės detalės S355	TSK-33	t	1,1	
6.7	Monolitinių gelžbetoninių perdangos plokščių armavimas ir betonavimas	TSK-30,31,32	m2	1172,3	PPG-200
6.8	Betonas C30/37-XC1	TSK-34	m3	234,5	
6.9	Armatūra B500B, įdėtinės detalės S355	TSK-33	t	35,2	
6.10	Įtemptoji armatūra	TSK-35	t	5,3	
6.11	Monolitinių gelžbetoninių perdangos plokščių armavimas ir betonavimas	TSK-30,31,32	m2	2239,9	PPG-250
6.12	Betonas C30/37-XC1	TSK-34	m3	560,0	
6.13	Armatūra B500B, įdėtinės detalės S355	TSK-33	t	84,0	
6.14	Įtemptoji armatūra	TSK-35	t	1,4	
6.15	Monolitinių gelžbetoninių perdangos plokščių armavimas ir betonavimas	TSK-30,31,32	m2	1116,5	PPG-300
6.16	Betonas C30/37-XC1	TSK-34	m3	335,0	
6.17	Armatūra B500B, įdėtinės detalės S355	TSK-33	t	50,2	
6.18	Monolitinių gelžbetoninių perdangos plokščių armavimas ir betonavimas	TSK-30,31,32	m2	117,2	PPG-350...200

Poz.	Pavadinimas ir techninės charakteristikos	Žymuo, techninė specifikacija	Mato vnt.	Kiekis	Papildomi duomenys
6.19	Betonas C30/37-XC1	TSK-34	m3	32,2	
6.20	Armatūra B500B, įdėtinės detalės S355	TSK-33	t	4,8	
6.21	Monolitinių gelžbetoninių perdangos sijų armavimas ir betonavimas (rūsio perdanga)	TSK-30,31,32	m	168,7	SSG-1600*300 SSG-1000*300
6.22	Betonas C30/37-XC1	TSK-34	m3	73,9	
6.23	Armatūra B500B, įdėtinės detalės S355	TSK-33	t	37,0	
6.24	Monolitinių gelžbetoninių perdangos sijų armavimas ir betonavimas (rūsio perdanga)	TSK-30,31,32	m	9,8	SSG-724*250
6.25	Betonas C30/37-XC1	TSK-34	m3	1,8	
6.26	Armatūra B500B, įdėtinės detalės S355	TSK-33	t	0,5	
6.27	Monolitinių gelžbetoninių perdangos sijų armavimas ir betonavimas (rūsio perdanga)	TSK-30,31,32	m	102,1	
6.28	Betonas C30/37-XC1	TSK-34	m3	12,5	
6.29	Armatūra B500B, įdėtinės detalės S355	TSK-33	t	2,5	
6.30	Monolitinių gelžbetoninių perdangos sijų armavimas ir betonavimas (1 ir 2 aukštų perdangos)	TSK-30,31,32	m	161,6	SSG-550*400
6.31	Betonas C30/37-XC1	TSK-34	m3	34,4	
6.32	Armatūra B500B, įdėtinės detalės S355	TSK-33	t	14,5	
7.	LAIPTŲ AIKŠTELĖS, MARŠAI, PLOKŠTĖS IR SIENUTĖS				
7.1	Surenkamų gelžbetoninių laiptų maršų montavimas	TSK-37	Vnt.	13	LMS
7.2	Gaminių betonas C35/45-XC3	TSK-34	m3	20,9	
7.3	Gaminių armatūra B500B, įdėtinės detalės S355	TSK-33	t	2,8	
7.4	Gaminių plieninės atraminės detalės	TSK-50	Vnt.	12	
7.5	Montažinės medžiagos (siūlių užpildymas, tarpinės...)		Kompl.	1	
7.6	Surenkamų gelžbetoninių laiptų aikštelių montavimas	TSK-37	Vnt.	4	LAS
7.7	Gaminių betonas C35/45-XC3	TSK-34	m3	4,2	
7.8	Gaminių armatūra B500B, įdėtinės detalės S355	TSK-33	t	0,6	
7.9	Gaminių plieninės atraminės detalės	TSK-50	Vnt.	12	
7.10	Montažinės medžiagos (siūlių užpildymas, tarpinės...)		Kompl.	1	
8.	PLIENINĖS KONSTRUKCIJOS				
8.1	Plieninių konstrukcijų montavimas	TSK-50	t	43,5	
8.2	Plieninės perdangų sijos	TSK-50	t	25,0	SSP, C2 aplinkos kategorija, atsparumo ugniai reikalavimai - R45
8.3	Arkinio stogo plieninės templės	TSK-50	t	0,3	TPP, C2 aplinkos kategorija, atsparumo ugniai reikalavimai - R20, bendras templių ilgis ~120 m

Poz.	Pavadinimas ir techninės charakteristikos	Žymuo, techninė specifikacija	Mato vnt.	Kiekis	Papildomi duomenys
8.4	Plieninės lifto šachtos konstrukcijos	TSK-50	t	5,7	C2 aplinkos kategorija, atsparumo ugniai reikalavimai - netaikomi
8.5	Laikinos plieninės konstrukcijos polių išramstymui	TSK-50	t	1,2	C2 aplinkos kategorija, atsparumo ugniai reikalavimai - netaikomi
8.6	Plieninės laiptinės anstato (išlipimo ant stogo) konstrukcijos	TSK-50	t	1,7	KOP, SSP, C2 aplinkos kategorija, atsparumo ugniai reikalavimai - R20
8.7	Parapetą laikančios plieninės konstrukcijos	TSK-50	t	2,3	C3 aplinkos kategorija, atsparumo ugniai reikalavimai - netaikomi
8.8	Nerūdijančio plieno ryšiai ir templės tarp medinių konstrukcijų terasoje tarp ašių E-F	TSK-50	t	0,2	RYPH, TPP, atsparumo ugniai reikalavimai - netaikomi, bendras tempių ir ryšių ilgis ~35 m AISI-316
8.9	Nerūdijančio plieno montažinės detalės medinių konstrukcijų tvirtinimui prie pastato	TSK-50	t	1,0	Atsparumo ugniai reikalavimai – netaikomi AISI-316
8.10	Plieninės medinių arkų atraminės detalės	TSK-50	t	2,5	C2 aplinkos kategorija, atsparumo ugniai reikalavimai - R20
8.11	Nerūdijančio plieno atraminės detalės medinių kolonų tvirtinimui prie perdangos	TSK-50	t	0,4	Atsparumo ugniai reikalavimai – netaikomi AISI-316
8.12	Kitos plieninės konstrukcijos	TSK-50	t	3,2	C3 aplinkos kategorija, atsparumo ugniai reikalavimai - netaikomi
9.	MEDINĖS KONSTRUKCIJOS				
9.1	Medinių konstrukcijų montavimas	TSK-80	m3	57,3	
9.2	Klijuotos medienos arkos (konstrukcijos padengtos antiseptikais ir antipirenais)	TSK-80	m3	31,5	GL28h, 7 vnt., žiūrėti SK.B-629 brėž. Paviršiaus plotas - 460 m2
9.3	Klijuotos medienos sijos (SST-440*200) ant arkinio stogo, stoglangio perimetru (konstrukcijos padengtos antiseptikais ir antipirenais)	TSK-80	m3	4,5	GL28h Paviršiaus plotas - 74 m2
9.4	Klijuotos medienos kolonos (KOT-140*240) ties medinių konstrukcijų terasa tarp ašių E-F (konstrukcijos padengtos antiseptikais ir antipirenais)	TSK-80	m3	5,1	GL28h Paviršiaus plotas - 114 m2

Poz.	Pavadinimas ir techninės charakteristikos	Žymuo, techninė specifikacija	Mato vnt.	Kiekis	Papildomi duomenys
9.5	Klijuotos medienos kolonos (KOT-120*280) ties vitrinomis B ir D ašyse (konstrukcijos padengtos antiseptikais ir antipirenais)	TSK-80	m3	3,6	GL28h Paviršiaus plotas - 88 m2
9.6	Klijuotos medienos sijos (SST-240*140 ir SST-360*140) ties medinių konstrukcijų terasa tarp ašių E-F (konstrukcijos padengtos antiseptikais ir antipirenais)	TSK-80	m3	8,4	GL28h Paviršiaus plotas - 231 m2
9.7	Lenkti klijuotos medienos rėmai (RMT) tarp ašių 1-2 (konstrukcijos padengtos antiseptikais ir antipirenais)	TSK-80	m3	1,3	GL28h Paviršiaus plotas - 28 m2
9.8	Kitos klijuotos medienos konstrukcijos (konstrukcijos padengtos antiseptikais ir antipirenais)	TSK-80	m3	3,0	
9.9	Arkinio stogo ilginių montavimas	TSK-80	m	1838,1	
9.10	Arkinio stogo mediniai ilginiai ir jų jungtys	TSK-80	m	1838,1	Dvitėjinio skerspjūvio mediniai ilginiai su šiltinimu (STEICOjoist SJL 90 arba analogas)
10.	PANDUSO KONSTRUKCIJOS				
10.1	Gręžtinių polių (CFA) įrengimas	TSK-21	Vnt.	18	
10.2	Betonas C25/30-XC2	TSK-34	m3	7,5	
10.3	Armatūra B500B	TSK-33	t	0,7	
10.4	Monolitinių gelžbetoninių rostverkų armavimas, betonavimas	TSK-30,31,32	m	35,2	
10.5	Betonas C25/30-XC2	TSK-34	m3	4,2	
10.6	Armatūra B500B	TSK-33	t	0,6	
10.7	Monolitinių gelžbetoninių sienų armavimas ir betonavimas	TSK-30,31,32	m3	12,1	
10.8	Betonas C30/37-XC4, XD1, XF2, W12	TSK-34	m3	12,1	
10.9	Armatūra B500B, įdėtinės detalės S355	TSK-33	t	1,2	
10.10	Monolitinių gelžbetoninių laiptų armavimas ir betonavimas	TSK-30,31,32	m3	2,2	
10.11	Betonas C35/45-XC4, XD3, XF4,	TSK-34	m3	2,2	
10.12	Armatūra B500B, įdėtinės detalės S355	TSK-33	t	0,3	

0	2024-10	Statybos leidimui, konkursui			
LAIDA	DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)			
PROJEKTUOTOJAS	KVAL. PATV. DOK. NR.	PAREIGOS	VARDAS, PAVARDĖ		PARAŠAS
G.Janulytės-Bernotienės studija	A117	PV	Gražina Janulytė-Bernotienė		
	19668	KPDV	Audrius Ražaitis		