Statytojas	AB „VIA LIETUVA“
Projektuotojas	
Statinio projekto pavadinimas	VALSTYBINĖS REIKŠMĖS KRAŠTO KELIO NR. 141 KAUNAS–JURBARKAS–ŠILUTĖ–KLAIPĖDA RUOŽO NUO 126,273 IKI 127,377 KM REKONSTRAVIMO PROJEKTAS
Statinio projekto Nr.	P24 - 002
Statinio projekto etapas	TECHNINIS DARBO PROJEKTAS
Statinio pavadinimas	KELIAS
Bylos žymuo	S
Bylos laidos žymuo	0
Bylos išleidimo data	2024-11
Statybos rūšis	STATINIO REKONSTRAVIMAS
Statinio kategorija	YPATINGASIS

Atestato Nr.	Pareigos	Vardas, pavardė	Parašas
	Direktorius		
	Projekto vadovas		
	Projekto dalies vadovas		

Vilnius, 2024 m.

STATINIO PROJEKTO SUDĖTIES ŽINIARAŠTIS

Eil. Nr.	Bylos žymuo	Laida	Bylos pavadinimas	Pastabos
1.	BD	0	Bendroji dalis	
1.1.	-	0	Bendrosios dalies priedai	
2.	**S**	**0**	**Susisiekimo dalis**	
3.	SK1	0	Konstrukcijų dalis	
4.	SK2	0	Konstrukcijų dalis	
5.	SK3	0	Konstrukcijų dalis	
6.	ER	0	Elektroninių ryšių (telekomunikacijų) dalis	
7.	SO	0	Pasirengimo statybai ir statybos darbų organizavimo dalis	
8.	KS	0	Statybos skaičiuojamosios kainos nustatymo dalis	

STATINIO PROJEKTO DALIES TEKSTINIŲ DOKUMENTŲ SUDĖTIES ŽINIARAŠTIS

Eil. Nr.	Dokumento žymuo	Lapų sk.	Laida	Dokumento pavadinimas
1.	-	1	0	Antraštinis lapas
2.	P24-002-141-RTDP-S.PDDSŽ	2	0	Projekto dalies dokumentų sudėties žiniaraštis
3.	P24-002-141-RTDP-S.AR	32	0	Aiškinamasis raštas
4.	P24-002-141-RTDP-S.TS	49	0	Techninės specifikacijos
5.	P24-002-141-RTDP-S.SKŽ	10	0	Suvestinis kiekių žiniaraštis
6.	P24-002-141-RTDP-S.KMŽ	4	0	Kertamų medžių žiniaraštis

STATINIO PROJEKTO DALIES BRĖŽINIŲ SUDĖTIES ŽINIARAŠTIS

Eil. Nr.	Dokumento žymuo	Lapų sk.	Laida	Dokumento pavadinimas
1.	P24-002-141-RTDP-S.B-01	3	0	Dangų ardymo planas M1:500
2.	P24-002-141-RTDP-S.B-02	3	0	Dangų ir eismo organizavimo planas M1:500
3.	P24-002-141-RTDP-S.B-03	3	0	Nužymėjimo planas M1:500

<table>
<tr><td>0</td><td colspan="3">2024-11</td><td colspan="3">Statybą leidžiamčiam dokumentui, konkursui ir statybai</td></tr>
<tr><td>LAIDA</td><td colspan="3">IŠLEIDIMO DATA</td><td colspan="3">LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)</td></tr>
<tr><td>KVAL. PATV. DOK. NR.</td><td colspan="3">PROJEKTUOTOJAS</td><td colspan="3">STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS
Valstybinės reikšmės krašto kelio Nr. 141 Kaunas–Jurbarkas–Šilutė–Klaipėda ruožo nuo 126,273 iki 127,377 km rekonstravimo projektas</td></tr>
<tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td colspan="2">DOKUMENTO PAVADINIMAS</td><td>LAIDA</td></tr>
<tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td colspan="2" rowspan="2">Projekto dalies dokumentų sudėties žiniaraštis</td><td rowspan="2">0</td></tr>
<tr><td></td><td></td><td></td><td></td></tr>
<tr><td>KALBA
LT</td><td colspan="3">STATYTOJAS IR (AR) UŽSAKOVAS
AB „Via Lietuva“</td><td>DOKUMENTO ŽYMUO
P24-002-141-RTDP-S.PDDSŽ</td><td>LAPAS
1</td><td>LAPŲ
2</td></tr>
</table>

Eil. Nr.	Dokumento žymuo	Lapų sk.	Laida	Dokumento pavadinimas
4.	P24-002-141-RTDP-S.B-04	3	0	Išilginis profilis M_h 1:500, M_v 1:50
5.	P24-002-141-RTDP-S.B-05	4	0	Skersiniai profiliai M1:50
6.	P24-002-141-RTDP-S.B-06	3	0	Kertamų želdinių planas M1:500
7.	P24-002-141-RTDP-S.B-07	1	0	Pralaidų per kelią įrengimas M1:50
8.	P24-002-141-RTDP-S.B-08	4	0	Polių išdėstymo planas M1:500
9.	P24-002-141-RTDP-S.B-09	1	0	Polių armavimas M1:50
10.	P24-002-141-RTDP-S.B-10	1	0	Sankasos polių variantų įrengimo schemos M1:50

AIŠKINAMASIS RAŠTAS

0	2024-11	Statybą leidžiamčiam dokumentui, konkursui ir statybai		
LAIDA	IŠLEIDIMO DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)		
KVAL. PATV. DOK. NR.	PROJEKTUOTOJAS	STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS Valstybinės reikšmės krašto kelio Nr. 141 Kaunas–Jurbarkas–Šilutė–Klaipėda ruožo nuo 126,273 iki 127,377 km rekonstravimo projektas		
		DOKUMENTO PAVADINIMAS		LAIDA
		Aiškinamasis raštas		0
KALBA LT	STATYTOJAS IR (AR) UŽSAKOVAS AB „Via Lietuva“	DOKUMENTO ŽYMUO P24-002-141-RTDP-S.AR	LAPAS 1	LAPŲ 32

Turinys

1. PROJEKTO RENGIMO PAGRINDAS 3
1.1. Privalomieji projekto rengimo dokumentai 3
1.2. Gauti ar projekto rengimo metu atlikti tyrimai 3
1.3. Pagrindiniai normatyviniai ir kiti dokumentai 3
2. BENDRIEJI DUOMENYS APIE STATINĮ 6
2.1. Statinio statybos vieta 6
2.2. Statinio naudojimo paskirtis ir techniniai duomenys 7
2.3. Sklype esantys statiniai, inžineriniai tinklai ir įrenginiai 7
2.4. Duomenys apie saugomas teritorijas ir nekilnojamo kultūros paveldo objektus 7
2.5. Projektinių sprendinių atitiktis teritorijų planavimo dokumentams 8
2.6. Statybų teritorijoje esantys želdiniai bei jų tvarkymo būdai 9
2.7. Eismo įvykiai 9
2.8. Esamo kelio būklė 9
2.9. Esamų tiltų būklė 10
2.9.1. Tiltas per Jūrą 126,653 km 10
2.9.2. Tiltas per Jūros prataką 126,842 km 11
2.9.3. Tiltas per Jūros prataką 127,207 km 11
2.10. Klimato sąlygos 12
2.11. Geomorfologiniai duomenys 12
2.12. Geologinė sandara 13
2.13. Hidrogeologinės sąlygos 13
2.14. Gruntų sudėtis ir inžineriniai geologiniai sluoksniai 14
3. PROJEKTINIAI SPRENDINIAI 15
3.1. Planinė padėtis 15
3.2. Žemės sankasa 15
3.3. Išilginis profilis 15
3.4. Skersinis profilis 16
3.5. Kelkraščiai 16
3.6. Vandens nuvedimas 16
3.7. Sankryžos ir nuovažos 17
3.8. Vertikalusis ženklinimas 17
3.9. Horizontalusis ženklinimas 17
3.10. Eismo saugumo priemonės 17
3.11. Projektuojami medžiai 18
3.12. Kiti reikalavimai ir nurodymai 18
3.13. Kelio dangos konstrukcijos parinkimas 18
4. SPRENDINIUS PAGRINDŽIANTYS SKAIČIAVIMAI 19
4.1. Eismo srautų intensyvumas ir projektinės apkrovos skaičiavimas 19
4.2. Kelio dangos konstrukcijos projektinio mažiausio šalčiui atsparios dangos konstrukcijos storio parinkimas 21
4.3. Kelio dangos konstrukcijos projektinio mažiausio AŠAS storio parinkimas 22
4.4. Žemės sankasos stiprinimo poliais alternatyvų palyginimas 22
4.5. Geotinklais armuotos platformos virš polių skaičiavimai 25
4.6. Polinių pamatų laikomosios galios patikrinimas 27
4.6.1. Geotechninis projektavimas 27
4.6.2. Geologinė sandara 28
4.6.3. Polinių pamatų laikomosios galios patikrinimas 29

1. PROJEKTO RENGIMO PAGRINDAS

Techninis darbo projektas (toliau – Projektas) parengtas vadovaujantis Statybos įstatymu ir kitais įstatymais, reglamentuojančiais statinio saugos ir paskirties reikalavimus, teisės aktais, reglamentuojančiais esminius statinio reikalavimus ir statinio techninius parametrus, pagal statinių ar statybos produktų charakteristikų lygius ir klases, kitais teisės aktais, teritorijų planavimo ir normatyviniais statybos techniniais dokumentais, normatyviniais statinio saugos ir paskirties dokumentais.

1.1. Privalomieji projekto rengimo dokumentai

- AB „ViaLietuva“ Techninė užduotis valstybinės reikšmės kelių ir/arba jų elementų projektavimui;
- AB „ViaLietuva“ Techninė specifikacija Valstybinės reikšmės krašto kelio Nr. 141 Kaunas–Jurbarkas–Šilutė–Klaipėda ruožo nuo 126,273 iki 127,377 km rekonstravimo techninio darbo projekto parengimas ir projekto vykdymo priežiūra;
- Vilniaus Gedimino technikos universiteto Kelių saugumo audito ataskaita, 2024-04-24.
- VĮ Registrų centras Nekilnojamo turto registro duomenų bazės išrašas
- VĮ „Plačiajuostis internetas“ projektavimo sąlygos Nr. PS24-042, 2024-09-06;
- Nekilnojamojo daikto kadastrinių matavimų byla (registro Nr. 44/612859), 2017-12-20

1.2. Gauti ar projekto rengimo metu atlikti tyrimai

Sklypo statybinių tyrinėjimų etape buvo atlikti šie tyrinėjimai:

- Inžineriniai geodeziniai tyrinėjimai –
- Inžinerinių geologinių tyrinėjimai –

1.3. Pagrindiniai normatyviniai ir kiti dokumentai

I-1240	Lietuvos Respublikos statybos įstatymas
I-891	Lietuvos Respublikos kelių įstatymas
I-1120	Lietuvos Respublikos teritorijų planavimo įstatymas
I-2223	Lietuvos Respublikos aplinkos apsaugos įstatymas
IX-628	Lietuvos Respublikos saugomų teritorijų įstatymas
IX-1672	Lietuvos Respublikos darbuotojų saugos ir sveikatos įstatymas
IX-1768	Lietuvos Respublikos valstybinės darbo inspekcijos įstatymas
A1-595	Lietuvos Respublikos valstybinės darbo inspekcijos prie socialinės apsaugos ir darbo ministerijos nuostatai
1116	Lietuvos Respublikos vyriausybės nutarimas „Dėl pažeistos žemės rekultivavimo ir derlingojo dirvožemio sluoksnio išsaugojimo“
XIII-2166	Lietuvos Respublikos specialiųjų žemės naudojimo sąlygų įstatymas
LST 1331:2015	Gruntai, skirti keliams ir jų statiniams. Klasifikacija
LST 1360.1:1995	Automobilių kelių gruntai. Bandymo metodai. Granuliometrinės sudėties nustatymas.
LST 1360.3:1995	Automobilių kelių gruntai. Bandymo metodai. Drėgnio nustatymas.
LST 1360.4:1995	Automobilių kelių gruntai. Bandymo metodai. Takumo ir plastiškumo ribų nustatymas.
LST 1360.5:1995	Automobilių kelių gruntai. Bandymo metodai. Bandymas štampu.

LST 1360.6:1995	Automobilių kelių gruntai. Bandymo metodai. Grunto tankio nustatymas.
LST 1360.7:1995	Automobilių kelių gruntai. Bandymo metodai. Grunto dalelių tankio nustatymas.
LST EN 197-1	Cementas. 1 dalis. Įprastinių cementų sudėtis, techniniai reikalavimai ir atitikties kriterijai
LST EN 13282-1	Hidrauliniai kelių rišikliai. 1 dalis. Greitai kietėjantys hidrauliniai kelių rišikliai. Sudėtis, techniniai reikalavimai ir atitikties kriterijai
LST EN 459-1	Statybinės kalkės. 1 dalis. Apibrėžtys, techniniai reikalavimai ir atitikties kriterijai
LST EN 1008	Vanduo betonui. Techniniai vandens ėminių ėmimo, bandymo ir tinkamumo reikalavimai, įskaitant grąžinamą iš gamybos betono pramonėje vandenį, pakartotinai naudojamą betono mišiniui ruošti
D1-11/3-3	KTR 1.01:2008 „Automobilių keliai“
D1-738	STR 1.04.04:2017 „Statinio projektavimas, projekto ekspertizė“
D1-713	STR 1.01.03:2017 „Statinių klasifikavimas“
D1-848	STR 1.06.01:2016 „Statybos darbai. Statinio statybos priežiūra“
D1-653	STR 2.03.01:2019 „Statinių prieinamumas“
D1-878	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“
D1-933	STR 2.06.04:2014 „Gatvės ir vietinės reikšmės keliai. Bendrieji reikalavimai“
D1-455	STR 2.01.01(1):2005 „Esminis statinio reikalavimas. “Mechaninis atsparumas ir pastovumas”
422	STR 2.01.01(2):1999 “Esminiai statinio reikalavimai. Gaisrinė sauga”
420	STR 2.01.01(3):1999 „Esminiai statinio reikalavimai. Higiena, sveikata, aplinkos apsauga“
D1-706	STR 2.01.01(4):2008 „Esminis statinio reikalavimai. Naudojimo sauga”
D1-674	Sodmenų kokybės reikalavimai
D1-132	STR 2.01.01(5):2008 “Esminis statinio reikalavimas. Apsauga nuo triukšmo”
D1-131	STR 2.01.01(6):2008 „Esminis statinio reikalavimas. Energijos taupymas ir šilumos išsaugojimas“
LST 1516:2015	Lietuvos standartas „Statinio projektas. Bendrieji įforminimo reikalavimai“
LST 1569:2012	Lietuvos standartas „Statinio projektas. Lauko inžinerinių tinklų grafiniai ženklai“
346	Saugos ir sveikatos taisyklės statyboje
A1-103/V-265	„Darbuotojų apsaugos nuo triukšmo keliamos rizikos nuostatai“
D1-193	Želdinių apsaugos, vykdant statybos darbus, taisyklės
D1-343	Želdinių atkuriamosios vertės įkainiai
D1-87	Saugotinų medžių ir krūmų kirtimo, persodinimo ar kitokio pašalinimo atvejų, šių darbų vykdymo ir leidimų šiems darbams išdavimo, medžių ir krūmų vertės atlyginimo tvarkos aprašas
85/233	Darboviečių įrengimo bendrieji nuostatai
A1-331	Darbuotojų aprūpinimo asmeninėmis apsaugos priemonėmis nuostatai

A1-22/D1-34	Darboviečių įrengimo statybvietėse nuostatai
95	Saugos ir sveikatos apsaugos ženklų naudojimo darbovietėse nuostatai
64	Bendrosios gaisrinės saugos taisyklės
217	Atliekų tvarkymo taisyklės
D1-637	Statybinių atliekų tvarkymo taisyklės
D1-367	Atliekų susidarymo ir tvarkymo apskaitos ir ataskaitų teikimo taisyklės
V-87	T DVAER 12 Automobilių kelių darbo vietų aptvėrimo ir eismo reguliavimo taisyklės
501	Buities, sanitarinių ir higienos patalpų įrengimo reikalavimai
1086	Kelių eismo taisyklės
V-111	ĮT ŽS 17 Automobilių kelių žemės darbų atlikimo ir žemės sankasos įrengimo taisyklės
V-298	PĮT KŽA 08 Kelio ženklų atramų parinkimo, projektavimo ir įrengimo taisyklės
V-7	KPT SDK 19 Automobilių kelių standartizuotų dangų konstrukcijų projektavimo taisyklės
V-476	KPT VNS 16 Automobilių kelių vandens nuleidimo sistemų projektavimo taisyklės
3-82	Kelių horizontaliojo ženklinimo taisyklės
3-83	Kelio ženklų įrengimo ir vertikaliojo ženklinimo taisyklės
VE-16	TRA BITUMAS 23 Kelių bitumų ir polimerais modifikuotų bitumų naudojamų automobilių keliuose techninių reikalavimų aprašas
V-110	TRA UŽPILDAI 19 Automobilių kelių užpildų techninių reikalavimų aprašas
V-52	TRA VŽ 12 Automobilių kelių vertikaliųjų kelio ženklų techninių reikalavimų aprašas
V-390	TRA ŽM 12 Kelių ženklinimo medžiagų techninių reikalavimų aprašas
V-194	ĮT SBR 19 Automobilių kelių dangos konstrukcijos sluoksnių be rišiklių įrengimo taisyklės.
V-191	TRA SBR 19 Automobilių kelių nesurištųjų mišinių ir gruntų, naudojamų sluoksniams be rišiklių, techninių reikalavimų aprašas
VE-30	ĮT ASFALTAS 24 Automobilių kelių dangos konstrukcijos asfalto sluoksnių įrengimo taisyklės
VE-29	TRA ASFALTAS 24 Automobilių kelių asfalto mišinių techninių reikalavimų aprašas
V-81	ĮT VŽ 14 Automobilių kelių vertikaliųjų kelio ženklų įrengimo taisyklės
V-389	ĮT ŽM 12 Kelių ženklinimo medžiagų naudojimo ir ženklinimo įrengimo taisyklės
3-487	Pėsčiųjų perėjimo per kelius ir gatves organizavimo taisyklės
V-161	MN GPSR 12 Gruntų pagerinimo ir sustiprinimo rišikliais metodiniai nurodymai
V-122	MN GEOSINT ŽD 13 Geosintetikos naudojimo žemės darbams keliuose metodiniai nurodymai
V-121	TRA GEOSINT ŽD 13 Geosintetikos, naudojamos žemės darbams keliuose, techninių reikalavimų aprašas
V-146	R ISEP 10 Inžinerinių saugaus eismo priemonių projektavimo ir naudojimo rekomendacijos

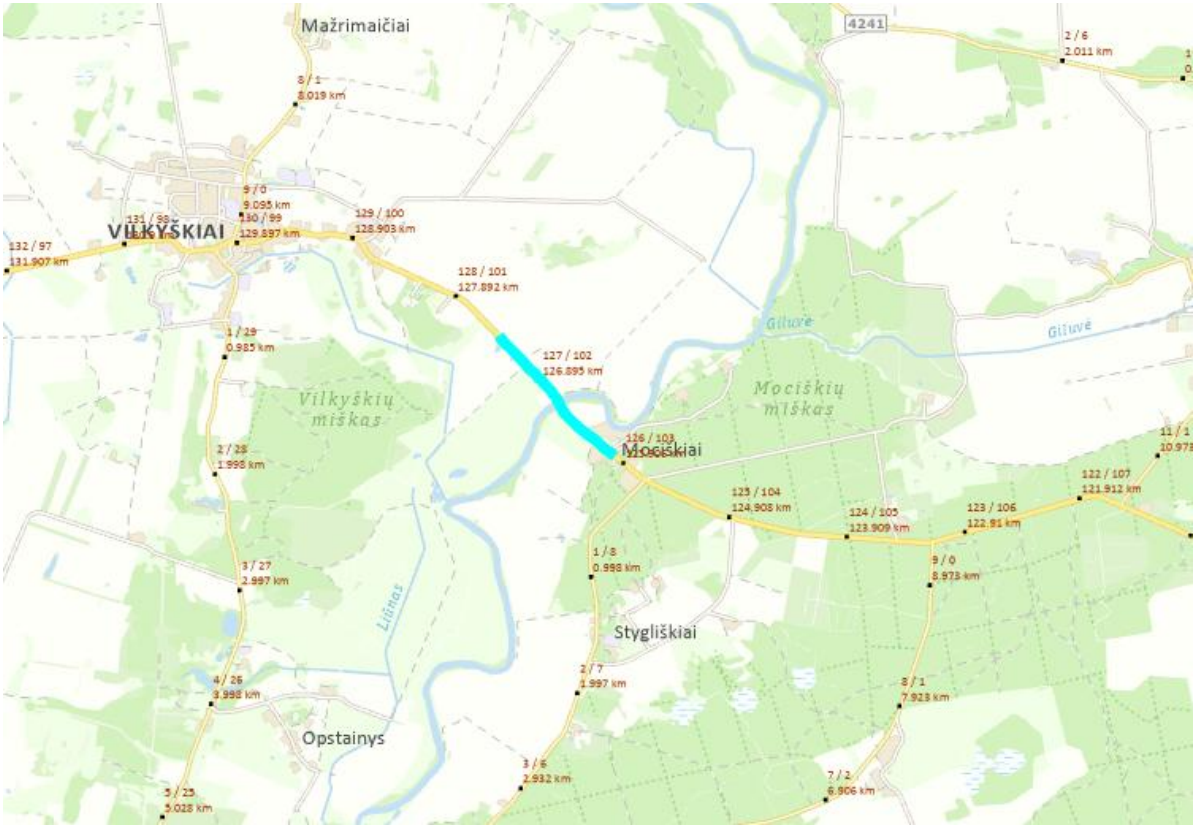
	TRA TRINKELĖS 14 Automobilių kelių trinkelių, plokščių ir kitų medžiagų techninių reikalavimų aprašas
	ĮT TRINKELĖS 14 Automobilių kelių dangos konstrukcijos iš trinkelių ir plokščių įrengimo taisyklės
	MN TRINKELĖS 14 Automobilių kelių dangos konstrukcijos iš trinkelių ir plokščių įrengimo metodiniai nurodymai
622	Statinio statybos rūšys
D1-880	Statybos dalyvių atestavimo ir teisės pripažinimo tvarkos aprašas
3-263	Automobilių kelių ir geležinkelio tiltų ir tunelių projektavimas
D1-468	Geotechninis projektavimas. Bendrieji reikalavimai

2. BENDRIEJI DUOMENYS APIE STATINĮ

Projekto tikslas yra parengti kelio ruožo 126,273–127,377 km rekonstravimo projektą, rekonstruojant tiltus, esančius 126,653 km, 127,842 km ir 127,207 km, taip pat suremontuojant tiltą esantį 127,350 km.

2.1. Statinio statybos vieta

Kelio rekonstravimo darbai atliekami Pagėgių rajono savivaldybėje, Vilkyškių seniūnijoje. Rekonstruojamas 1,104 km ilgio valstybinės reikšmės krašto kelias Nr. 141 Kaunas–Jurbarkas–Šilutė–Klaipėda. Kelias yra valstybinėje žemėje, suformuotame kelio sklype, kurio naudojimo paskirtis – susisiekimo ir inžinerinių tinklų koridoriaus teritorijos, kelias priskiriamas inžinerinės infrastruktūros teritorijoms.



1 pav. Projektuojamo statinio vieta

2.2. Statinio naudojimo paskirtis ir techniniai duomenys

Valstybinės reikšmės krašto kelio Nr. 141 Kaunas–Jurbarkas–Šilutė–Klaipėda (unikalus Nr. 4400-0902-4542):

Statinio statybos rūšis:	rekonstravimas
Statinio rūšis:	inžinerinis statinys
Inžinerinių statinių grupė pagal paskirtį:	susisiekimo komunikacijos
Susisiekimo komunikacijų pogrupis pagal paskirtį:	kelias
Statinio kategorija:	ypatingasis statinys
Kelio kategorija:	III
Važiuojamosios dalies plotis:	7,0 m
Eismo juostos plotis:	3,5 m
Kraštinės saugos juostos plotis:	0,5 m
Rekonstruojamo ruožo ilgis:	1,145 km

2.3. Sklype esantys statiniai, inžineriniai tinklai ir įrenginiai

Sklype esantys inžineriniai tinklai ir statiniai:

- Ryšių požeminės trasos ir kabeliai;
- Žemosios įtampos požeminiai elektros tinklai;
- Žemosios įtampos elektros oro tinklai;

Esamų požeminių ryšių ir kabelių informacija:

Eil. Nr.	PK	Požeminio ryšio, kabelio pavadinimas	Požeminio ryšio, kabelio altitudė (m)	Esama kelio altitudė (m)	Požeminio ryšio, kabelio aukštis nuo esamo kelio aukščio (m)	Projektinė kelio altitudė (m)	Požeminio ryšio, kabelio aukštis nuo projektinio kelio aukščio (m)
1	1263+63	Požeminis ryšių kabelis	11,51	12,64	1,13	12,73	1,22

2.4. Duomenys apie saugomas teritorijas ir nekilnojamo kultūros paveldo objektus

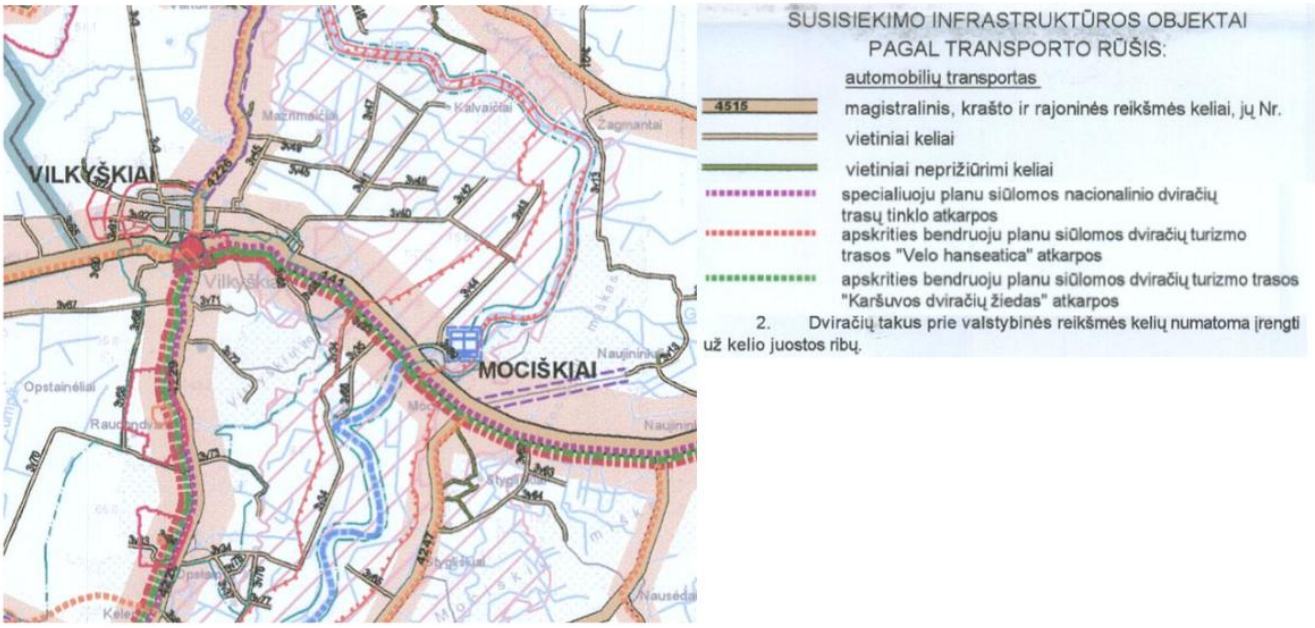
Planuojamo krašto kelio Nr. 141 darbų riba patenka į Natura 2000 teritoriją (Šesuvies ir Jūros upės slėniai – PAST, Jūros upė žemiau Tauragės – BAST). Taip pat darbų riba kerta Valstybinį Jūros ichtiologinio draustinio teritoriją.

2 pav. Natura 2000 ir draustinio teritorija

2.5. Projektinių sprendinių atitiktis teritorijų planavimo dokumentams

Kelio Nr. 141 projektiniai sprendiniai neprieštarauja galiojantiems teritorijų planavimo dokumentams. Pagal Pagėgių r. sav. patvirtintą teritorijos bendrąjį planą yra numatytos dviračių trasų tinklo atkarpos:

- Specialiuoju planu siūlomos nacionalinio dviračių trasų tinklo atkarpa;
- Apskrities bendruoju planu siūloma dviračių turizmo trasos „Velo hanseatica“ atkarpa;
- Apskrities bendruoju planu siūloma dviračių turizmo trasos „Karšuvos dviračių žiedas“ atkarpa;



3 pav. Ištrauka iš Pagėgių rajono savivaldybės Bendrojo plano Susisiekimo infrastruktūros brėžinio

Pagal sprendinius numatyta, kad dviračių trasų, kurios sutampa su valstybinės reikšmės keliais, infrastruktūra turi būti įrengiama už valstybinės reikšmės kelių juostų ribų, dėl to dviračių trasa šiuo projektu neįrengiama. Rekonstruojant tiltus (esančius 126,653 km, 127,842 km ir 127,207 km) numatomas praplatintas šalitiltis, tačiau vadovaujantis Kelių saugumo audito protokolu kelyje pažeidžiamų eismo dalyvių perspektyvinės prijungtys nėra projektuojamos.

2.6. Statybų teritorijoje esantys želdiniai bei jų tvarkymo būdai

Rekonstruojamo kelio apsaugos zonoje esamų želdinių pašalinimas yra numatomas. Šalinami krūmynai ir medžiai, kurie trukdo sprendinių įgyvendinimui. Pašalinami saugotini medžiai, esantys kelkraščiuose siekiant padidinti visų eismo dalyvių saugumą.

Vadovaujantis Lietuvos Respublikos susisiekimo ministro 2008 m. gruodžio 23 d. įsakymu Nr. 3-507 (Lietuvos Respublikos susisiekimo ministro 2015 m. lapkričio 28 d. įsakymo Nr. 3-485(1.5 E) redakcija) patvirtinto Geležinkelio kelių ir jų įrenginių apsaugos zonoje, už jos ribų ir valstybinės reikšmės automobilių kelių juostoje augančių medžių ir krūmų pripažinimo keliančiais pavojų eismo saugai sąlygų ir tvarkos ir saugiam eismui pavojų keliančių geležinkelio kelių ir jų įrenginių apsaugos zonoje, už jos ribų ir valstybinės reikšmės automobilių kelių juostoje augančių medžių ir krūmų genėjimo ir kirtimo tvarkos aprašo reikalavimais.

Vykdant statybos darbus, želdiniai, kurių šiame techniniame darbo projekte nenumatyta pašalinti, turi būti apsaugoti remiantis „Želdinių apsaugos, vykdant statybos darbus, taisyklėmis“. Jeigu statybos metu bus pažeidžiami kiti želdiniai jie privalo būti atstatyti vadovaujantis „Saugotinų medžių ir krūmų kirtimo, persodinimo ar kitokio pašalinimo atvejų, šių darbų vykdymo ir leidimų šiems darbams išdavimo, medžių ir krūmų vertės atlyginimo tvarkos aprašo“ nuostatomis. Baigus visus kapitalinio remonto darbus, statybvietės teritorija turi būti rekultivuota.

2.7. Eismo įvykiai

Rekonstruojamame kelio ruože įskaitinių eismo įvykių 2017–2023 metais užfiksuota nebuvo.

2.8. Esamo kelio būklė

Esama kelio danga – asfaltbetonis, matosi provėžos, nudilę kraštai. Kelio plotis yra per mažas ir neatitinka III kelio kategorijai keliamų reikalavimų. Kelkraščiai deformavęsi, dėl ko neužtikrinamas paviršinio vandens nuvedimas nuo dangos konstrukcijos paviršiaus. Palei kelią, kelkraščiuose yra esami dideli medžiai, kurie kelia pavojų eismo saugumui.

4 pav. Esama situacija

2.9. Esamų tiltų būklė

2.9.1. Tiltas per Jūrą 126,653 km

Konstrukcija	Defekto aprašymas
	Visos tilto metalinės sijos pažeistos korozijos. Perdangos sijų būklė bloga. Dėl per kiaurus deformacinius pjūvius tekančio vandens ir druskingų tirpalų koroduoja sijų galai. Labiausiai korozijos pažeistos sijų viršutinės ir apatinės lentynos ties vandens nuleidimo šulinėliais ir sijų galais. Monolitinės gelžbetoninės plokštės apačioje vietomis ištrupėjęs betonas, koroduoja išsikišusi armatūra. Iš perdangos plokštės sunkiasi balti karbonatiniai produktai.
	Atramų paviršiai drėkinami dėl per kiaurus deformacinius pjūvius tekančio vandens. Atraminių aikštelių betonas ištrupėjęs. Iš mikroplyšių sunkiasi balti karbonatiniai produktai.
	Važiuojamosios dalies danga nelygi, susiformavusios provėžos. Apsauginių kelio atitvarų betonas vietomis ištrupėjęs, sutrūkęs. Visi deformaciniai pjūviai kiauri. Nusidėvėjusi turėklų apsauginė dažų danga, vietomis turėklų metalas koroduoja.

Išvada: Tiltą rekomenduojama rekonstruoti.

2.9.2. Tiltas per Jūros prataką 126,842 km

Konstrukcija	Defekto aprašymas
	Visos tilto metalinės sijos pažeistos korozijos. Dėl per kiaurus deformacinius pjūvius tekančio vandens ir druskingų tirpalų koroduoja sijų galai. Monolitinės gelžbetoninės plokštės apačioje vietomis ištrupėjęs betonas, koroduoja išsikišusi armatūra. Iš perdangos plokštės sunkiasi balti karbonatiniai produktai.
	Važiuojamosios dalies danga nelygi, susiformavusios provėžos. Nusidėvėjusi turėklų apsauginė dažų danga, vietomis turėklų metalas koroduoja. Deformaciniai pjūviai virš atramų kiauri.

Išvada: Tiltą rekomenduojama rekonstruoti.

2.9.3. Tiltas per Jūros prataką 127,207 km

Konstrukcija	Defekto aprašymas
	Visos tilto metalinės sijos pažeistos korozijos. Dėl per kiaurus deformacinius pjūvius tekančio vandens ir druskingų tirpalų koroduoja sijų galai. Monolitinės gelžbetoninės plokštės apačioje vietomis ištrupėjęs betonas, koroduoja išsikišusi armatūra.

	Važiuojamosios dalies danga nelygi, susiformavusios provėžos. Nutrupėję šalitilčių einamosios dalies dangos kraštai bei nusidėvėjusi pati danga . Deformaciniai pjūviai virš atramų kiauri.
	Daugelyje vietų išplauta atramų plytų rišamoji medžiaga. Nutrupėjęs plytų tinkas. Vietomis sunkiasi balti karbonatiniai produktai.

Išvada: Tiltą rekomenduojama rekonstruoti.

Projekto brėžiniuose yra numatyta atlikti tilto per Jūros prataką 127,350 km paprastąjį remontą. Šio tilto projektiniai sprendiniai pateikiami atskiru Paprastojo remonto aprašu.

2.10. Klimato sąlygos

Remontuojamas objektas yra Vidurio žemumos rajone, Nemuno žemupio parajonyje.

Vidutinė šilčiausia metų temperatūra Nemuno žemupio parajonyje yra liepos mėnesį – nuo 18,0°C iki 18,1 °C, o vidutinė šalčiausia metų temperatūra yra sausio/vasario mėnesį – nuo -3,6 °C iki -3,1 °C. Per metus iškrenta apie 600-640 mm kritulių. Saulės spindėjimo trukmė yra apie 1870 valandų.

Laikotarpis su sniego danga siekia 65-80 dienų.

Nemuno žemupio parajonis pasižymi blogomis vandens nuotėkio paviršiumi sąlygomis, dirvožemio perdrėkinimu.

2.11. Geomorfologiniai duomenys

Geomorfologiniu požiūriu tyrimų plotas patenka į Jūros fliuvioglacialinį klonį. Reljefas šioje vietoje lygus. Jūros upės potvynių metu užliejamas. Kelio pylimo aukštis svyravo nuo 4,0 iki 7,5 m, tik ruožo pradžioje iki Pk 1264+00 pylimo aukštis 1,5-3,0 m.

Jūros upė teka į pietus. Upės nuolydis 0,8 m/km. Debitas ties siekia ~11,5 m³/s. Jūros upės vagos plotis tyrimų vietoje siekia ~60,0 m, gylis tyrimų metu (2024-06) 0,1-1,6 metrai.

Esamo reljefo aukščiai svyruoja nuo 9,0 iki 9,5 m altitudės, tik ruožo pradžioje šiek tiek pakyla iki 11,5 m. Kelio dangos absoliutiniai aukščiai svyruoja nuo 12,10 iki 14,30 m.

2.12. Geologinė sandara

Inžinerinių geologinių tyrimų metu išskirti 5 stratigrafiniai – genetiniai sluoksniai:

- Technogeniniai dariniai – t IV;
- Salpinio aliuvio nuogulas – a IV;
- Baltijos posvitės limnoglacialinės nuogulos – lg III bl;
- Grūdos posvitės fliuvoglacialinės nuogulos – f III gr;
- Grūdos posvitės glacialinės nuogulos – g III gr;

Technogeniniai dariniai (t IV) – tai planingai supilti atvežtiniai gruntai, tiesiant kelią, statant tiltus. Technogeninių darinių storis tiesiogiai priklauso nuo reljefo. Kelio pylimas yra nesutankintas rupūs gruntai yra purūs arba labai purūs, o smulkieji gruntai yra minkštai arba kietai plastingos konsistencijos. Technogeninius darinius (t IV) kelyje sudaro kelio danga, dangos pagrindas ir kelio sankasos gruntai. Kelio sankasa yra nesutankinta, rupūs gruntai yra purūs arba labai purūs, o smulkieji gruntai yra minkštai arba kietai plastingos konsistencijos. Kelio sankasos gruntus sudaro molingas smėlis (simbolis pagal LST EN ISO 14688:2018-2–clSaFl), rečiau mažai dulkingas-molingas smėlis (simbolis pagal LST EN ISO 14688:2018-2–Sa-FFl) arba mažo plastiškumo smėlingas molis (pagal LST EN ISO 14688:2018-2–saClLFl) ir vidutinio plastiškumo dulkis (pagal LST EN ISO 14688:2018-2–SiMFl). Vietomis, kelkraščiuose arba prietilčiuose, smėliai turi nedidelis kiekis organinės medžiagos Iom iki 1,5-6,0 %. Technogeniniai dariniai dengia salpinio aliuvio (a IV) nuogulas.

Salpinio aliuvio nuogulos (a IV) paplitusios visame ruože po planingai supiltais gruntais. Nuogulų kraigas 1,5-7,5 m gylyje. Jas sudaro molingas arba dulkingas smėlis (simbolis pagal LST EN ISO 14688:2018-2–clSa, siSa), ruožo pradžioje vidutinio rupumo smėlis (simbolis pagal LST EN ISO 14688:2018-2–Sa, Sa-F). Smėliai yra purūs arba vidutinio tankumo. Upės vagos prieigose ir šalia protakų, viršutinę nuogulų dalį sudaro labai silpni smulkieji gruntai su įvairiu kiekiu organinės medžiagos. Pagal granuliometrinę sudėtį smulkiuosius gruntus sudaro smėlinga gitija (simbolis pagal LST EN ISO 14688:2018-2–saGt), didelio plastiškumo dulkis su vidutiniu kiekiu organinės medžiagos (simbolis pagal LST EN ISO 14688:2018-2–SiHO), bei vidutinio plastiškumo molis (simbolis pagal LST EN ISO 14688:2018-2–ClM). Pragręžtas bendras molingų sluoksnių storis svyravo nuo 0,5 iki 2,5 m. Salpinio aliuvio nuogulų padas pragręžtas tik tiltų tyrimo vietose, 10,0–14,2 m gylyje.

Baltijos posvitės limnoglacialines nuogulos (lg III bl) paplitusios tik gręžinyje Gr.SZ-5, nuo 10,0 m gylio. Jas sudaro pusiau kietos, didelio plastiškumo molis (simbolis pagal LST EN ISO 14688:2018-2-ClH). Pragręžtas nuogulų storis 1,5 m. Nuo 11,5 m gylio šios nuogulos dengia Grūdos posvitės glacialines nuogulas.

Grūdos posvitės fliuvoglacialines nuogulos (f III gr) paplitusios tik gręžinyje Gr.SZ-3, nuo 13,0 m gylio. Jas sudaro labai tankus, molingas smėlis (simbolis pagal LST EN ISO 14688:2018-2- clSa). Pragręžtas nuogulų storis 4,5 m. Nuo 17,5 m gylio šios nuogulos dengia Grūdos posvitės glacialines nuogulas.

Grūdos posvitės glacialines nuogulos (g III gr) paplitusios nuo 10,5-17,5 m gylių. Jas sudaro liesi, moreniniai molingi gruntai. Pagal granuliometrinę sudėtį jas sudaro pilkos spalvos, mažo plastiškumo smėlingas molis, dulkis, molis-dulkis (simbolis pagal LST EN ISO 14688:2018-2-SiL, saClL-SiL, saClL). Nuogulų konsistencija pusiau kieta ir kieta, viršutiniai sluoksniai kietai plastingi. Pragręžtas nuogulų storis svyravo nuo 2,5 iki 13,0 m, o padas 20,0-25,0 m gylio gręžiniais nepasiektas.

2.13. Hidrogeologinės sąlygos

Gruntinis vanduo stebėtas visame ruože, nuo 4,0-8,0 m gylio (abs.a 7,5-8,9 m). Vandeningam sluoksniui priskiriami supiltas arba aliuvio, rečiau fliuvioglacialiniai smėliai. Pragręžtas vandeningo sluoksnio storis svyravo nuo 0,6 iki 12,0 m, o vandenspara 3,0-8,0 m gylio gręžiniais nepasiektas. Vandenspara pragręžta tik tiltų tyrimo vietose ir ją nuo 10,0-17,5 m gylių sudaro glacialinis (g III gr), rečiau limnoglacialinis (lg III bl) molis.

Pavasarinio polaidžio metu upių slėniuose gruntinio vandens lygis gali ženklai pakilti, kadangi jie tiesiogiai priklauso nuo upės paviršinio vandens lygio. Gruntinio vandens lygis gali pakilti iki ~3,0 m nuo tyrimų metu stebėto lygio.

Jūros upės potvyniai dažniausi sausio ir vasario mėnesiais, ypač kai prasideda ledonešis arba ilgiau užtrunkantys lietūs.

$P\%$ tikimybės maksimalūs pavasario potvynio vandens lygiai, m	
1% (Vidutinės tikimybės)	10% (Didelės tikimybės)
12,45 m	11,58 m

Hidrogeologinės sąlygos sudėtingos, nors gruntinio vandens lygis po kelio sankasa stebėtas 4,0-7,5 m gylyje, bet šalia kelio pylimo gruntinio vandens lygis yra arti žemės paviršiaus. Pavasarinių upės potvynių metu šalia kelio esančios pievos yra užliejamos.

2.14. Gruntų sudėtis ir inžineriniai geologiniai sluoksniai

Tyrimų ruože išskirti 22 inžineriniai geologiniai sluoksniai (IGS). Šie sluoksniai (IGS) išskirti pagal kilmę, litologinę sudėtį, fizikines bei mechanines savybes, kurių charakterizavimui panaudoti lauko aprašymai, laboratoriniai tyrimai, geotechninio zondavimo bandymo rezultatai ir ankstesnių tyrimų duomenys.

Važiuojamąją dalį sudaro asfaltbetonio sluoksnis. Jos storis kaitus ir svyruoja nuo 0,07 iki 0,26 m. Asfaltbetonio danga paklota ant dolomito arba granito skaldos pagrindo. Sluoksnio storis svyravo nuo 0,16 iki 0,28 m. Šalčiui atsparus sluoksnis aptiktas ruožo pabaigoje – sluoksnį sudaro mažai dulkingas-molingas smėlis, rečiau mažai dulkingas-molingas žvyringas smėlis. Daugumoje vietų po dangos pagrindu supiltas molintas smėlis. Šalčiui atsparus sluoksnis netenkina naujo AŠAS/ŠNS sluoksnio reikalavimų.

Kelio pylimas yra nesutankintas rupūs gruntai yra purūs arba labai purūs, o smulkieji gruntai yra minkštai arba kietai plastingos konsistencijos.

IGS Nr.	Grunto trumpas aprašymas	Simbolis pagal LST 1331:2022	Stiprumo įvertinimas	Deform. modulis
1a	Planingai supiltas mažai dulkingas-molingas žvyringas SMĖLIS, gerai išrūšiuotas, Kelkraščiuose užterštas su organika Iom iki 6,0 %	[SD]	-	-
1b	Planingai supiltas mažai dulkingas-molingas SMĖLIS	[SD]	Vidutinio tankumo	19
1c	Planingai supiltas mažai dulkingas-molingas SMĖLIS	[SD]	Labai purus-purus	3
2a	Planingai supiltas molingas SMĖLIS	[SDo]	Vidutinio tankumo	23
2b	Planingai supiltas molingas SMĖLIS	[SDo]	Labai purus-purus	3
3a	Planingai supiltas DULKIS vidutinio plastiškumo	[DV]	Silpnas	7
3b	Planingai supiltas smėlingas reikalaujamų parametrų. MOLIS mažo plastiškumo	[ML]		8
4a	Smėlinga GITIJA (sapropelis)	F	Labai silpnas	1
4b	Didelio plastiškumo DULKIS su vidutiniu kiekiu organinės medžiagos Iom~10,6 %	OD		1
4c	Vidutinio plastiškumo MOLIS persisluoksniavęs su dulkiu	MV		5
5a	Molingas (smulkus) SMĖLIS	SMo	Labai purus-purus	9
5b	Dulkingas (vidutinio rupumo) SMĖLIS	SDo	Vidutinio tankumo	33
5c	Smėlingas DULKIS, mažo plastiškumo	DL	Vidutinio stiprumo	14
6b	SMĖLIS (vidutinio rupumo)	SB	Purus	12
6c	SMĖLIS (vidutinio rupumo)	SB	Vidutinio tankumo	33
6d	Mažai dulkingas-molingas (vidutinio rupumo) SMĖLIS	SD	Tankus	57
7	MOLIS didelio plastiškumo	MR	Vidutinio stiprumo	18
8a	Molingas SMĖLIS	SMo	Labai tankus	80
9a	Smėlingas MOLIS, mažo plastiškumo, moreninis	ML	Vidutinio stiprumo	19
9b	Smėlingas MOLIS, mažo plastiškumo, moreninis	ML	Stiprus	40

9c	Smėlingas žvyringas DULKIS mažo plastiškumo, moreninis	DL	Labai stiprus	135
9d	Smėlingas MOLIS-DULKIS, mažo plastiškumo, moreninis	MD	Labai stiprus	66

Inžineriniai geologiniai sluoksniai plačiau aprašomi Geologijos ataskaitoje.

3. PROJEKTINIAI SPRENDINIAI

Kelio projektiniai sprendiniai parenkami vadovaujantis KTR 1.01:2008 „Automobilių keliai“, Automobilių kelių standartizuotų dangų konstrukcijų projektavimo taisyklėmis KPT SDK 19 ir kitais norminiais dokumentais taip, kad jie tenkintų III kelio kategorijai keliamus reikalavimus. Suprojektuotas kelias tenkint keliamus reikalavimus, o eismas šiame kelio ruože bus saugesnis ir sklandesnis.

3.1. Planinė padėtis

Projektuojamos 2 eismo juostos po 3,50 m skirtingomis kryptimis su kraštinėmis saugoj juostomis, kurių plotis 0,5 m. Bendras kelio asfalto dangos plotis 8,00 m. Projektuojami 1,50 m pločio kelkraščiai, viršutinis kelkraščio sluoksnis iš skaldažolės. Kelio šlaitai projektuojami 1:1,5 statumu ir padengiami augaliniu gruntu bei apželdinami vejos sėklomis, o šlaito dalis, patenkanti po 1% potvynio altitude (12,45 m) tvirtinama rieduliais, siekiant išvengti galimų išplovimų.

Ankštose vietoje projektuojamos atraminės sienutės (Detaliau – Žr. projekto SK dalis).

Projektuojamos horizontaliosios su pereinamosiomis kreivės, o apskritiminių kreivių spindulys kinta nuo 420 m iki 20000 m. Kreivėse nuo PK 1267+90 iki PK 1269+16 ir nuo PK 1265+14 iki 1267+02 projektuojami viražai.

Detalesni planinės padėties sprendiniai pateikiami P24-002-141-RTDP-S.B-02.

3.2. Žemės sankasa

Žemės sankasos paviršius formuojamas 4,0 % nuolydžiu. Po projektuojamu keliu vyrauja F2 ir F3 klasės, protarpiais F1 klasės, purūs ir silpni gruntai. Kelio šlaitai formuojami 1:1,5 statumu. Kelio šlaitai, atsižvelgiant į Potvynių grėsmės ir rizikos duomenis, tvirtinami rieduliais ant neaustinės geotekstilės. Riedulių tvirtinimas pratęsiamas iki ≥0,50 m virš 1% potvynio tikimybės altitudės. Akmenų tvirtinimas ties atraminėmis sienutėmis, tiltų šlaitais pakeliamas iki kelkraščio viršaus ir sklandžiai suvedami su SK dalių sprendiniais.

Atsižvelgiant į po keliu slūgsančius purius ir silpnus gruntus, žemės sankasa įrengiama ant polinių pamatų. Ant polių galvenų paklojama neaustinė geotekstilė, kuri atlieka atskyrimo ir filtracijos funkciją, taip neleisdama užpilo gruntams maišytis su žemiau esančiais silpnais gruntais. Ant geotekstilės klojamas standus, iš anksto įtemptas armuojantis geotinklas 400/40. Ant geotinklo įrengiamas ≥ 20 cm storio fr. 0/11, 0/16, 0/22 arba 0/32 nesurištų mineralinių medžiagų mišinio sluoksnis. Užpiltas sluoksnis uždengiamas, iš abiejų pylimo pusių, įtemptu geotinklu (nesurištų mineralinių medžiagų mišinio sluoksnis turi būti įvilktas į įtemptą geotinklą). Toliau įrengiama likusi konstrukcija.

Platinant kelio sankasą, esant statesniems šlaitams už 1:5, pylimo stabilumui užtikrinti, tūri būti įrengiamos pakopos.

Detalesni sprendiniai pateikiami P24-002-141-RTDP-S.B-05, P24-002-141-RTDP-S.B-08, P24-002-141-RTDP-S.B-09.

3.3. Išilginis profilis

Kelio išilginis profilis projektuojamas atsižvelgiant į KTR 1.01:2008 „Automobilių keliai“ reikalavimus, prisiderinant prie esamos kelio situacijos, kad kelias maksimaliai atitiktų normatyvų keliamus reikalavimus. Vadovaujantis Potvynių grėsmės ir rizikos žemėlapio duomenimis, prie vidutinės potvynio tikimybės (1 proc.) vandens lygis pasiektų 12,45 m, todėl kelio trasa pagal galimybės pakeliama.

Minimalus išilginio profilio nuolydis yra 0,34%, maksimalus – 1,93%. Minimalus projektuojamos įgaubtos kreivės spindulys yra 2000 m, išgaubtos – 3000 m.

Detalesni sprendiniai pateikiami P24-002-141-RTDP-S.B-04.

3.4. Skersinis profilis

Kelio skersinis nuolydis projektuojamas dvišlaitis - 2,50%, išskyrus viražų ruožus. Remontuojamo kelio atkarpoje projektuojami viražai, kurių nuolydis numatomas vadovaujantis KTR 1.01:2008 8 lentele, o kelio dangos išplatinimai neprojektuojami.

Viražų išvystymo lentelė:

PK+		Kelio pusė (nuolydis)	
Nuo	Iki	Kairė	Dešinė
Ruožo pr.	1267+90	-2,50%	-2,50%
1267+90	1268+21	-2,50%	-2,50% → 2,50%
1268+21	1268+86	-2,50%	2,50%
1268+86	1269+16	-2,50%	2,50% → -2,50%
1269+16	1265+14	-2,50%	-2,50%
1265+14	1265+60	-2,50% → 2,50%	-2,50%
1265+60	1266+55	2,50%	-2,50%
1266+55	1267+02	2,50% → -2,50%	-2,50%
1267+02	Ruožo pab.	-2,50%	-2,50%

Detalesni sprendiniai pateikiami P24-002-141-RTDP-S.B-05.

3.5. Kelkraščiai

Projektuojamų kelkraščių skersinis nuolydis – 8,00%. Kelkraščiai projektuojami 3,0 cm žemiau važiuojamosios dalies krašto. Kelkraščio viršutinis sluoksnis įrengiamas iš skaldažolės, kai dirvožemio sluoksnis joje – 15 %. Kelkraščio apatinis sluoksnis įrengiamas iš nesurištų mineralinių medžiagų (pagal ĮT SBR 19 „Automobilių kelių dangos konstrukcijos sluoksnių be rišiklių įrengimo taisyklės“) - ŽB, ŽG, ŽP, ŽD, ŽM, SB, SG, SP, SD, SM. Kelkraščiai nuovažose įrengiami iš dirvožemio.

Detalesni sprendiniai pateikiami P24-002-141-RTDP-S.B-05.

3.6. Vandens nuvedimas

Vandens nuvedimas nuo kelio užtikrinamas skersiniu ir išilginiu nuolydžiais. Siekiant užtikrinti paviršinio vandens nuvedimą, projektuojami grioviai. Kelio griovio dugnas ne siauresnis nei 0,50 m, mažiausias griovio nuolydis – 0,30 %. Jei įrengiamas ne drenuojantis griovys, nuo kelio griovio dugno iki apsauginio šalčiui atsparaus sluoksnio apačios turi būti ne mažiau kaip 0,2 m. Kelio grioviai iki 3 % nuolydžio tvirtinami frakciniu žvyru, nuo 3 % iki 6 % - skalda, nuo 6 % iki 10 % - latakais, betono gaminiais, virš 10 % - latakais kurie tvirtinami labai šiurkščia danga. Grioviais surenkamas vanduo nekoncentruotai išleidžiamas į aplinkines teritorijas arba vandens telkinius.

Esamų pralaidų rekonstruojamame ruože nėra.

Po keliu projektuojamos naujos metalinės pralaidos, o medžiagiškumas parenkamas atsižvelgiant į:

- Gelžbetoniai vamzdžiai yra net 15 kartų sunkesni lyginant su plieniniais gofruotais vamzdžiais. Pavyzdžiui, vieno metro skersmens g/b vamzdis, kurio ilgis 2,5 m, sveria apie 2,60 t. Tuo tarpu tokių pačių parametrų plieninis gofruotas vamzdis sveria apie 170 kg. Dėl šios priežasties g/b vamzdžių transportavimo išlaidos yra ženkliai didesnės, sudėtingesni montavimo darbai;
- Bėgant laikui eksploatuojama kelio sankasa deformuojasi. Gelžbetoniniai vamzdžiai, ypač jų sandūros, priešingai nei plieniniai gofruoti vamzdžiai, yra labai jautrios nevienodoms grunto deformacijoms, nuosėdžiams. Tai yra viena iš pagrindinių priežasčių, kodėl gelžbetoninių vamzdžių žiedai persistumia vienas kito atžvilgiu. Persistūmusių vamzdžių segmentai neužtikrina sujungimų sandarumo, grunto dalelės infiltruojasi į vamzdžio vidų, o tai neišvengiamai lemia didesnius sankasos nuosėdžius, asfalto dangos deformacijas. Infiltruotas gruntas mažina vandens pralaidumą. Dėl šios priežasties gelžbetoninius vamzdžius reguliariai reikia valyti, o tai didina eksploatacines išlaidas bei mažina vamzdžių sistemos tarnavimo laiką.

- Plieniniai gofruoti vamzdžiai yra išnaudojami efektyviau nei gelžbetoniniai vamzdžiai, kadangi atsižvelgiant į veikiančias apkrovas yra galimybė parinkti optimalų lakšto storį, gofro parametrus, plieno klasę. Tuo tarpu gelžbetoninių vamzdžių pasirinkimas yra labai nedidelis, o tai reiškia neefektyvų kaštų išnaudojimą.
- Gelžbetoninių vamzdžių galų nėra galimybės nupjauti pagal šlaitą (pvz. 1:1,5). Be to, betoninių antgalių paviršiams privalomas reguliarus eksploatacinis remontas.

Plieninius gofruotus vamzdžius prieš grunto užpylimo ir tankinimo darbus rekomenduojama įvynioti į neaustinę geotekstilę visiškai eliminuojant lokalių antikorozinės dangos pažeidimų tikimybę pasitaikius stambesnėms smėlio-žvyro dalelėms nei nurodyta gamintojo pateikiamose plieninių gofruotų vamzdžių montavimo instrukcijose. Neaustinė geotekstilė apsaugo vamzdį nuo smulkių mechaninių pažeidimų.

Ties nuovažomis, kur reikalingas vandens pratekėjimas projektuojamos plastikinės d400 mm skersmens pralaidos.

PK 1263+80 po keliu projektuojama d800 mm skersmens metalinė pralaida. Pralaidos antgaliai įrengiami ir tvirtinami remiantis ST188710638.07:2004 „Automobilių kelių metalinių ir plastikinių vandens pralaidų kartotiniai konstrukciniai sprendiniai“.

Detalesni sprendiniai pateikiami P24-002-141-RTDP-S.B-02, P24-002-141-RTDP-S.B-05, P24-002-141-RTDP-S.B-07.

3.7. Sankryžos ir nuovažos

Remontuojame kelio ruože sankryžos projektuojamos vadovaujantis Statybos rekomendacijomis R-36-01 „Automobilių kelių sankryžos“.

Nuovažos su asfalto danga projektuojama ne didesniu nei 8 proc. išilginiu nuolydžiu. o suvedimas su esamu neasfaltuotu keliu – ne didesniu nei 12 proc. išilginiu nuolydžiu. Išimtinais atvejais, kuomet esamose situacijoje esamų nuovažų nuolydis viršija ribinius reikalavimus projektuojamos nuovažos su didesniu nei 12 proc. suvedimo išilginiu nuolydžiu. Nuovažų išilginiai nuolydžiai pažymėti plano brėžiniuose.

Detalesni sprendiniai pateikiami P24-002-141-RTDP-S.B-02.

3.8. Vertikalusis ženklinimas

Remontuojamame kelio ruože numatoma įrengti 2-os grupės dydžio kelio ženklus.

Kelio ženklai projektuojami taip, kad atstumas nuo važiuojamosios dalies krašto iki artimesniojo kelio ženklo skydo krašto būtų 0,50–4,00 m.

Vadovaujantis PĮT KŽA 08 ,,Kelio ženklų atramų parinkimo, projektavimo ir įrengimo taisyklės“ parenkamas atramų skersmuo ir aukštis.

Detalesni sprendiniai pateikiami P24-002-141-RTDP-S.B-02.

3.9. Horizontalusis ženklinimas

Kelių horizontalusis ženklinimas parinktas vadovaujantis ,,Kelių horizontaliojo ženklinimo taisyklėmis“. Ženklinimo linijos neturi būti iškilusios virš kelio dangos aukščiau kaip 6 mm ir turi būti neslidžios. Horizontalusis ženklinimas per visą projektuojamą ruožą numatomas iš ilgalaikių medžiagų (termoplasto arba reaktyviųjų medžiagų).

Detalesni sprendiniai pateikiami P24-002-141-RTDP-S.B-02.

3.10. Eismo saugumo priemonės

Projekte numatyta įrengti A grupės signalinius stulpelius ir apsauginius kelio atitvarus.

Signaliniai stulpeliai projektuojami vadovaujantis TRAT SST 14 „Automobilių kelių signalinių stulpelių techninių reikalavimų aprašas ir įrengimo taisyklės“.

Apsauginiai kelio atitvarai projektuojami tilto prieigose ir vietose, kuriose kelio pylimas yra ≥3 m aukščio, vadovaujantis KPT TAS 09 „Automobilių kelių transporto priemonių apsauginių sistemų projektavimo taisyklės“. Atitvarų įgilinimas privalo būti įrengtas pagal pasirinkto gamintojo pateiktą techninę specifikaciją nurodytai atitvarų klasei. Atitvarų pradiniai/galiniai komponentai numatomi su atlankomis, kurios projektuojamos atsižvelgiant į esamą situaciją.

Apsauginiai kelio atitvarų charakteristikos:

- Apsauginiai kelio atitvarai – smūgio stiprumo lygis A, sulaikymo lygis N2, veikimo pločio klasė W2;
- Ties tiltu apsauginiai kelio atitvarai – smūgio stiprumo lygis A, sulaikymo lygis H2, veikimo pločio klasė W2 (ties tiltu kalamų atitvarų sistema ir ant tilto montuojamų atitvarų sistema turi derėti tarpusavyje);
- Supaprastinto tipo pradiniai/galiniai komponentai – 4 m ilgio (nuovažose ir tiltų prieigose) ir 12 m ilgio (kelyje);

Detalesni sprendiniai pateikiami P24-002-141-RTDP-S.B-02.

3.11. Projektuojami medžiai

Vadovaujantis Dėl Gamtinio karkaso nuostatų 2007 m. vasario 14 d. Nr. D1-96 9 punktu: *Europinės, nacionalinės, regioninės reikšmės gamtinio karkaso teritorijose esančių valstybinės ir vietinės reikšmės kelių tiesimo ir rekonstravimo projektuose turi būti numatytas ne miško žemėje esančių kelių ruožų apželdinimas medžių ir/ar krūmų juostomis. Rekonstruojant gamtinio karkaso teritorijose esančius ar jį kertančius kelius, eismo saugumui užtikrinti galima šalinti medžius tik tuo atveju, jei numatomas naujų želdinių įveisimas, derinant ekologinius ir eismo saugumo reikalavimus*.

Atsižvelgiant į Gamtinio karkaso reikalavimų 9 punktą želdinimas medžių ir/ar krūmų juostomis numatomas visame kelio ruože, laisvose be želdinių vietose, pagal technines galimybes.

Kadangi palei kelią auga pavieniai medžiai, kurie formuoja kelio ir aplinkos charakterį, juos iškirtus, rekomenduojama kelią apželdinti analogiškomis vertingomis lapuočių medžių rūšimis, formuojant alėjas: lapuočiais medžiais ir/ar krūmais, pavyzdžiui klevais, ąžuolais, liepomis.

Kelio rekonstravimo projekto apimtyje numatyti sodinti 2 rūšių medžius – *Acer platanoides (paprastasis klevas)* bei *Quercus robur (paprastasis ąžuolas)*. Projektuojami medžiai sodinami ≥5,00 m atstumu nuo šalia sodinamo arba esamo medžio kamieno.

3.12. Kiti reikalavimai ir nurodymai

Pateikti darbų kiekių žiniaraščiai skirti pakankamai tiksliai įvertinti numatomas statybos darbų sąnaudas, tačiau vykdant statybos darbus, kai kurios darbų kiekių žiniaraščių pozicijų vertės gali būti patikslintos ar atsirasti naujų, jei tai yra reikalinga įgyvendinant projekto techninėse specifikacijose, aiškinamuosiuose raštuose ar brėžiniuose numatytus sprendinius vadovaujantis STR1.04.04:2017 „Statinio projektavimas, projekto ekspertizė“ V sk. 37 p.

3.13. Kelio dangos konstrukcijos parinkimas

Vadovaujantis „Automobilių kelių standartizuotų dangų konstrukcijų projektavimo taisyklėmis“ KPT SDK 19 ir pagal apskaičiuotą projektinę apkrovą bei atliktą įvairiapusę duomenų analizę važiuojamajai daliai parenkama DK2 dangos konstrukcijos klasė.

Projektuojama dangos konstrukcija kelyje[1)]:

- Asfalto viršutinis sluoksnis iš mišinio SMA 8 S (su PMB 45/80-65) 0,03 m;
- Asfalto apatinis sluoksnis iš mišinio AC 16 AS (su kelio bitumu 50/70) 0,04 m;
- Asfalto pagrindo sluoksnis iš mišinio AC 22 PS (su kelio bitumu 70/100) 0,10 m;
- Skaldos pagrindo sluoksnis iš nesurištųjų mineralinių m-gų mišinio (fr. 0/45) [2)] 0,20 m;
- Apsauginis šalčiui atsparus sluoksnis[3)] ≥0,58 m;

Projektuojama nuovažų/sankryžų dangų konstrukcija:

- Asfalto pagrindo-dangos sluoksnis iš mišinio AC 16 PD (su kelio bitumu 70/100) 0,06 m;
- Skaldos pagrindo sluoksnis iš nesurištųjų mineralinių m-gų mišinio (fr. 0/45) 0,20 m;
- Apsauginis šalčiui atsparus sluoksnis[4)] ≥0,69 m;

Projektuojama kelio dangos konstrukcija ant tilto:

- Asfalto viršutinis sluoksnis iš mišinio SMA 8 S (su PMB 45/80-65) 0,03 m;
- Asfalto apatinis sluoksnis iš mišinio AC 16 AS (su kelio bitumu 50/70) 0,05 m;
- Apsauginis asfalto sluoksnis iš mišinio SMA 8 S 0,03 m;

PASTABOS:

1) Galima alternatyvi dangos konstrukcija (II variantas) su šalčiui nejautrių medžiagų sluoksniu;
2) Parinkus alternatyvią DK su ŠNS sluoksniu, šio sluoksnio storis padidinamas 10 cm;
3) Parinkus alternatyvią DK šio sluoksnio storis sumažinamas 10 cm, įrengiant šalčiui nejautrių medžiagų sluoksnį;
4) Parinkus alternatyvią DK su ŠNS sluoksniu, šio sluoksnio storis nekinta;

4. SPRENDINIUS PAGRINDŽIANTYS SKAIČIAVIMAI

4.1. Eismo srautų intensyvumas ir projektinės apkrovos skaičiavimas

Pagal projektavimo taisykles KPT SDK 19 nustatant kelio projektinę apkrovą A prioritetu laikomas 2 projektinės apkrovos skaičiavimo metodas, kai yra statistiškai patikimi (ne mažiau kaip 3 metų imties) transporto priemonių ašių svėrimo eisme arba svėrimo postuose duomenys. Šie duomenys nėra žinomi, dėl to projektinė apkrova A nustatoma taikant 1 skaičiavimo metodą, kai žinomi vidutinio sunkiojo transporto eismo intensyvumo per parą (aut./parą) duomenys.

Vidutinis metinis paros eismo intensyvumas (VĮ LAKD duomenys 2020 m.):

Kelio Nr.	Ruožas, km		Matavimo postas, km	VMPEI, aut./p.								
	nuo	iki		Bendras	Krovininis	LA	LS+MINI	KROV	KROV+ PRIEK	KROV+ PUSPR	BUS	Kiti
141	96,1	142,2	106,8	**1074**	**161**	779	134	61	25	63	12	0

Vidutinis metinis paros eismo intensyvumas (VĮ LAKD duomenys 2021 m.):

Kelio Nr.	Ruožas, km		Matavimo postas, km	VMPEI, aut./p.								
	nuo	iki		Bendras	Krovininis	LA	LS+MINI	KROV	KROV+ PRIEK	KROV+ PUSPR	BUS	Kiti
141	96,1	142,2	106,8	**1020**	**165**	728	127	60	30	64	11	0

Vidutinis metinis paros eismo intensyvumas (VĮ LAKD duomenys 2022 m.):

Kelio Nr.	Ruožas, km		Matavimo postas, km	VMPEI, aut./p.								
	nuo	iki		Bendras	Krovininis	LA	LS+MINI	KROV	KROV+ PRIEK	KROV+ PUSPR	BUS	Kiti
141	96,1	142,2	106,8	**1013**	**152**	729	132	54	38	49	11	0

Vidutinis metinis paros eismo intensyvumas (VĮ LAKD duomenys 2023 m.):

Kelio Nr.	Ruožas, km		Matavimo postas, km	VMPEI, aut./p.								
	nuo	iki		Bendras	Krovininis	LA	LS+MINI	KROV	KROV+ PRIEK	KROV+ PUSPR	BUS	Kiti
141	96,1	142,2	106,8	**1023**	**124**	774	125	47	28	42	7	0

Projektinė apkrova ir dangų konstrukcijos klasė nustatoma vadovaujantis Automobilių kelių standartizuotų dangų konstrukcijų projektavimo taisyklių KPT SDK 19 nurodymais.

Išeitiniai duomenys:

- naudojimo laikotarpis N=20 metų;
- vidutinis sunkiojo transporto ašių skaičiaus koeficientas f_a=3,9;
- vidutinis bendras apkrovų koeficientas q_{Bm}=0,2;
- važiuojamosios dalies juostų skaičiaus koeficientas f_1=0,50;
- labiausiai apkrautų važiuojamosios dalies juostų pločio koeficientas f_2=1,10;
- išilginio nuolydžio koeficientas f_3=1,05;

Eismo duomenys: VPI(SV) – 165 aut./parą.

Pateikiami projektinės apkrovos skaičiavimai su 3 skirtingais eismo intensyvumo prieaugiais:

1 lentelė. Dangos konstrukcijos skaičiavimai, kai vidutinis metinis sunkiojo transporto eismo padidėjimas – p=0,02

Metai	p_i	VPI_i	$VPI^{(ST)\ i-1}$	f_a	$VPA^{(ST)\ i-1}$	q_{Bm}	f_1	f_2	f_3	Dienos	$1+p_i$	Ai
1	0,020	3,37	168,30	3,9	656,37	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,020	27128,35
2	0,020	3,43	171,67	3,9	669,51	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,020	28224,34
3	0,020	3,50	175,10	3,9	682,89	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,020	28789,49
4	0,020	3,57	178,60	3,9	696,54	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,020	29364,71
5	0,020	3,64	182,17	3,9	710,46	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,020	29951,67
6	0,020	3,72	185,81	3,9	724,66	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,020	30550,37
7	0,020	3,79	189,53	3,9	739,17	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,020	31160,81
8	0,020	3,87	193,32	3,9	753,95	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,020	31784,66
9	0,020	3,94	197,19	3,9	769,04	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,020	32420,25
10	0,020	4,02	201,13	3,9	784,41	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,020	33069,26
11	0,020	4,10	205,15	3,9	800,09	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,020	33730,01
12	0,020	4,19	209,25	3,9	816,08	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,020	34404,18
13	0,020	4,27	213,44	3,9	832,42	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,020	35091,76
14	0,020	4,35	217,71	3,9	849,07	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,020	35794,43
15	0,020	4,44	222,06	3,9	866,03	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,020	36510,52
16	0,020	4,53	226,50	3,9	883,35	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,020	37240,02
17	0,020	4,62	231,03	3,9	901,02	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,020	37984,62
18	0,020	4,71	235,65	3,9	919,04	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,020	38744,32
19	0,020	4,81	240,36	3,9	937,40	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,020	39519,10
20	0,020	4,90	245,17	3,9	956,16	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,020	40308,98
Skaičiavimų atlikimo data 2024 m.												
DK 1 dangos konstrukcijos klasė												***671771,86***
												0,67

2 lentelė. Dangos konstrukcijos skaičiavimai, kai vidutinis metinis sunkiojo transporto eismo padidėjimas – p=0,04

Metai	p_i	VPI_i	$VPI^{(ST)\ i-1}$	f_a	$VPA^{(ST)\ i-1}$	q_{Bm}	f_1	f_2	f_3	Dienos	$1+p_i$	Ai
1	0,040	6,86	171,60	3,9	669,24	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,040	27128,35
2	0,040	7,14	178,46	3,9	695,99	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,040	29342,02
3	0,040	7,42	185,60	3,9	723,84	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,040	30515,02
4	0,040	7,72	193,02	3,9	752,78	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,040	31735,90
5	0,040	8,03	200,74	3,9	782,89	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,040	33004,65
6	0,040	8,35	208,77	3,9	814,20	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,040	34324,70
7	0,040	8,68	217,12	3,9	846,77	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,040	35697,75
8	0,040	9,03	225,80	3,9	880,62	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,040	37125,53
9	0,040	9,39	234,83	3,9	915,84	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,040	38609,73
10	0,040	9,77	244,22	3,9	952,46	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,040	40153,77
11	0,040	10,16	253,99	3,9	990,56	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,040	41759,38
12	0,040	10,57	264,15	3,9	1030,19	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,040	43429,96
13	0,040	10,99	274,72	3,9	1071,41	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,040	45167,23
14	0,040	11,43	285,71	3,9	1114,27	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,040	46974,60
15	0,040	11,89	297,14	3,9	1158,85	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,040	48853,79
16	0,040	12,36	309,03	3,9	1205,22	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,040	50808,21
17	0,040	12,86	321,39	3,9	1253,42	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,040	52841,29
18	0,040	13,37	334,25	3,9	1303,58	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,040	54954,74
19	0,040	13,90	347,62	3,9	1355,72	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,040	57153,68
20	0,040	14,46	361,52	3,9	1409,93	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,040	59439,83
Skaičiavimų atlikimo data 2024 m.												

Metai	p_i	VPI_i	$VPI^{(ST)\ i-1}$	f_a	$VPA^{(ST)\ i-1}$	q_{Bm}	f_1	f_2	f_3	Dienos	$1+p_i$	Ai
DK 1 dangos konstrukcijos klasė												***839020,12***
												0,84

3 lentelė. Dangos konstrukcijos skaičiavimai, kai vidutinis metinis sunkiojo transporto eismo padidėjimas – p=0,06

Metai	p_i	VPI_i	$VPI^{(ST)\ i-1}$	f_a	$VPA^{(ST)\ i-1}$	q_{Bm}	f_1	f_2	f_3	Dienos	$1+p_i$	Ai
1	0,060	10,49	174,90	3,9	682,11	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,060	27128,35
2	0,060	11,12	185,39	3,9	723,02	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,060	30481,42
3	0,060	11,79	196,51	3,9	766,39	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,060	32309,60
4	0,060	12,50	208,30	3,9	812,37	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,060	34247,59
5	0,060	13,25	220,80	3,9	861,12	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,060	36302,34
6	0,060	14,04	234,05	3,9	912,80	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,060	38480,83
7	0,060	14,89	248,09	3,9	967,55	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,060	40790,02
8	0,060	15,78	262,98	3,9	1025,62	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,060	43236,90
9	0,060	16,73	278,76	3,9	1087,16	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,060	45831,92
10	0,060	17,73	295,49	3,9	1152,41	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,060	48582,04
11	0,060	18,79	313,22	3,9	1221,56	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,060	51497,73
12	0,060	19,92	332,01	3,9	1294,84	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,060	54587,70
13	0,060	21,12	351,93	3,9	1372,53	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,060	57862,41
14	0,060	22,38	373,05	3,9	1454,90	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,060	61334,05
15	0,060	23,73	395,43	3,9	1542,18	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,060	65014,82
16	0,060	25,15	419,16	3,9	1634,72	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,060	68915,19
17	0,060	26,66	444,31	3,9	1732,81	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,060	73050,83
18	0,060	28,26	470,97	3,9	1836,78	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,060	77433,95
19	0,060	29,95	499,23	3,9	1947,00	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,060	82080,23
20	0,060	31,75	529,18	3,9	2063,80	0,20	0,50	1,10	1,05	365	1,060	87005,36
Skaičiavimų atlikimo data 2024 m.												
DK 2 dangos konstrukcijos klasė												***1056173,27***
												1,06

Vadovaujantis Automobilių kelių standartizuotų dangų konstrukcijų projektavimo taisyklių KPT SDK 19 1 lentele ir projektinės apkrovos skaičiavimo rezultatais, bendruoju atveju numatoma DK 2 dangos konstrukcijos klasė kelio Nr. 141 važiuojamajai daliai.

4.2. Kelio dangos konstrukcijos projektinio mažiausio šalčiui atsparios dangos konstrukcijos storio parinkimas

Kelio dangos konstrukcijos projektinis mažiausia šalčiui atsparios dangos konstrukcijos storis yra preliminarus ir bus tikslinamas projektavimo eigoje.

Projektiniai ir esami duomenys pirminiam šalčiui atsparios dangos konstrukcijos storio nustatymui ant F3 klasės grunto:

Apskaičiuoti ir nustatyti parametrai	**Reikšmė**
Projektinė dangos konstrukcijos klasė	DK 2
Didžiausias įšalo gylis regione (pagal KPT SDK 19, 1 pav.)	130 cm
Esamos žemės sankasos vyraujančio grunto klasė pagal jautrumą šalčiui	F3

Pirminio mažiausio šalčiui atsparios dangos konstrukcijos storio nustatymas (pagal KPT SDK 19 taisyklių 6 lentelės duomenis):

$$0,65 \times 130 = 85,0 \text{ cm.}$$

Priimamas pirminis mažiausio atsparios dangos konstrukcijos storis – 100 cm.

Pirminio mažiausio šalčiui atsparios dangos konstrukcijos storio patikslinimas (pagal KPT SDK 19 taisyklių 7 lentelės duomenis), kai reikšmės: A = 5, B = 5, C = 0, D = 0.

$$85 + 5 + 5 + 0 + 0 = \geq 95 \text{ cm}.$$

4.3. Kelio dangos konstrukcijos projektinio mažiausio AŠAS storio parinkimas

Apsauginio šalčiui atsparaus sluoksnio (AŠAS) storis apskaičiuojamas iš mažiausio šalčiui atsparios dangos konstrukcijos storio atimant projektuojamos dangos konstrukcijos sluoksnių, esančių virš AŠAS storių sumą.

Šiame projekte AŠAS storis skaičiuojamas:

$$95 – (3 + 4 + 10 + 20) = \geq 58 \text{ cm}.$$

4.4. Žemės sankasos stiprinimo poliais alternatyvų palyginimas

Kaip pagrindinė sankasos stiprinimo alternatyva projekte vertinamas CFA polių sistema, kurios detalūs skaičiavimai pateikti 4.6 skyriuje.

Taikant kitą polių įrengimo technologiją, išlaikomi panašūs principai kaip ir ištisinio sraigtinio gręžimo gręžtinių polių (CFA) sprendinys:

- Dėl prastų geologinių sąlygų polio kamieno šoninio paviršiaus laikomoji galia dalyje polio nėra vertinama. Didžioji dalis polio laikomosios galios vertinama per pado laikomąją galią.
- Polių įrengimo ilgis tiesiogiai priklauso nuo polio pagrindui tinkamo grunto sluoksnio gylio. Poliai įrengiami 5b, 6b, 6c sluoksniuose, kurie geotechninių tyrimų ataskaitoje, 6 lentelėje, nurodomi kaip tinkami konstrukcijos pagrindo įrengimui.

Naudojant kaltinių polių technologiją, skaičiavimuose taikomi mažesni polio pado laikomosios galios ir polio pagrindo suminio atsparumo gniuždymui daliniai koeficientai pagal LST EN 1997-1 A priedo A.6 lentelę nei ištisinio sraigtinio gręžimo gręžtinių polių (CFA) pagal LST EN 1997-1 A priedo A.8 lentelę.

Žemiau pateikiamas laikomosios galios palyginimas naudojant abi polių įrengimo technologijas gręžiniui Gr.SZ-19. Bendra skaičiuotinė ašinė apkrova, veikianti polį - 447 kN.

	Ištisinio sraigtinio gręžimo gręžtinių polių (CFA) technologija	Kaltinių polių technologiją
Pirmasis projektavimo atvejis 1 koeficientų derinys: A1+M1+R1	(γ_b = 1,10) (γ_s = 1,00) (γ_t=1,10)	(γ_b = 1,00) (γ_s = 1,00) (γ_t=1,00)
Polio skaičiuotinė laikomoji galia padu	0,545 MN	0,6 MN
Polio skaičiuotinė laikomoji galia šoniniu paviršiumi	0,083 MN	0,083 MN
Polio laikomoji galia 1 variantas	0,628 MN	0,683 MN
Polio laikomoji galia 2 variantas	0,62 MN	0,683 MN
Polio skaičiuotinė laikomoji galia MIN(1var;2var)	0,62 MN	0,683 MN
Išnaudojimas	0,73	0,66
Pirmasis projektavimo atvejis 2 koeficientų derinys: A2+M1+R4	(γ_b = 1,45) (γ_s = 1,30) (γ_t=1,40)	(γ_b = 1,30) (γ_s = 1,30) (γ_t=1,30)

	Ištisinio sraigtinio gręžimo gręžtinių polių (CFA) technologija	Kaltinių polių technologiją
Polio skaičiuotinė laikomoji galia padu	0,413 MN	0,461 MN
Polio skaičiuotinė laikomoji galia šoniniu paviršiumi	0,063 MN	0,063 MN
Polio laikomoji galia 1 variantas	0,476 MN	0,524 MN
Polio laikomoji galia 2 variantas	0,487 MN	0,525 MN
Polio skaičiuotinė laikomoji galia MIN(1var;2var)	0,476 MN	0,524 MN
Išnaudojimas	0,92	0,86

Skaičiavimai rodo, jog naudojant kaltinių polių technologiją galima pasiekti didesnę polio laikomąją galią (~6%), tačiau atsižvelgiant į tai, jog poliai turi pasiekti tinkamo grunto sluoksnį, jų ilgis negali būti keičiamas esant kitai technologijai.

Žemiau pateikiamos visų vertintų alternatyvų suvestinės lentelės.

	Variantas I	Variantas II	Variantas III
Įrengimo technologija	CFA	CMC	SC
Principinė schema	D0.6 m ištisinio sraigtinio gręžimo poliai, viršuje įrengiant g/b 1,2x1,2 m galveną	D0.35 m poliai įrengiant 0.2 - 0.3 m grunto sluoksnį virš polių	D0.8 m skaldos poliai
Atstumas tarp polių, m	2.65	1.5	2.05
Polių kiekis, vnt	2230	5913	3360
Polių skersmuo, m	0.6	0.35	0.8
Polių ilgis, m	3.0 - 11.0	3.0 - 11.0	3.0 - 11.0
Bendras polių ilgis, m	14120	37252	21168
Betono kiekis, m^3	3992	3584	
Armatūra (kiekis ir tipas), kg	89080	94617.6	
Galvenų betono kiekis, m^3	482		
Galvenų armatūros kiekis, kg	52449		
Bendras betono kiekis, m^3	4474	3584	0
Bendras armatūros kiekis, kg	141529	94618	0
Skaldos kiekis, m^3			10640
Geotekstilės kiekis, m^2			53201
Papildomo grunto kiekis, m^3		4137	
Trūkumai/privalumai ir kt.	PRIVALUMAI: - Technologija plačiai naudojama daugelio rangovų - Greita įrengimo technologija TRŪKUMAI: - Reikia įrengti gb galvena	PRIVALUMAI: - Nereikia įrengti g/b galvenos TRŪKUMAI: - Technologija nėra plačiai naudojama. Išlieka rizika sulaukti mažai rangovų galinčių pasiūlyti tokią technologiją	PRIVALUMAI: - Nereikia įrengti g/b galvenos - Technologiją gali pritaikyti daugelis rangovų TRŪKUMAI: - Ilgas įrengimo laikas: Vienam poliui įrengti reikia įgręžti plieninį vamzdį, iškasti vamzdyje esantį gruntą, įdėti

	Variantas I	Variantas II	Variantas III
			geotekstilę, supilti skaldą. Įrengus visą sankasą, bent mėnesiui reikia apkrauti sankasą, gauti pirminius nuosėdžius
Įrengimo laikas*	74	99	187
Įrengimo kaina su PVM**	€ 4,115,059	€ 6,338,438	€ 4,653,900

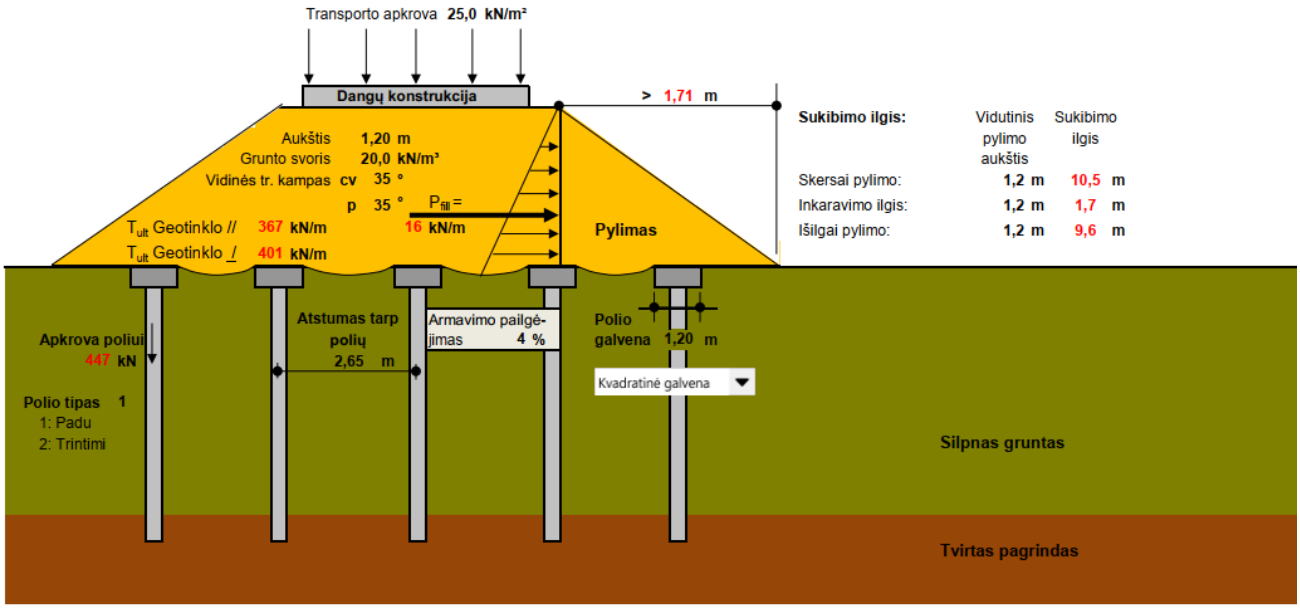
	Variantas IV	Variantas V
Įrengimo technologija	BMC	Spraustiniai poliai
Principinė schema	D0.6 m gb poliai. 0.5 m viršuje įrengiant D0.8 m skaldos polių	D0.5 m spraustiniai poliai, viršuje įrengiant gb 1,2x1,2 m galveną
Atstumas tarp polių, m	2.05	2.65
Polių kiekis, vnt	3360	2230
Polių skersmuo, m	0.6	0.5
Polių ilgis, m	3.0 - 11.0	3.0 - 11.0
Bendras polių ilgis, m	21168	14120
Betono kiekis, m^3	5510	2772
Armatūra (kiekis ir tipas), kg	121220	73180.8
Galvenų betono kiekis, m^3		482
Galvenų armatūros kiekis, kg		52449
Bendras betono kiekis, m^3	5510	3254
Bendras armatūros kiekis, kg	121220	125630
Skaldos kiekis, m^3	844	
Geotekstilės kiekis, m^2	4222	
Papildomo grunto kiekis, m^3		
Trūkumai/privalumai ir kt.	PRIVALUMAI: - Nereikia įrengti g/b galvenos - Technologiją gali pritaikyti daugelis rangovų TRŪKUMAI: - Lėta įrengimo technologija, nes reikia kombinuoti dvi technologijas, g/b polių ir skaldos polių.	PRIVALUMAI: - Mažesnės betono ir armatūros sąnaudos lyginant su CFA poliais TRŪKUMAI: - Lėtesnė įrengimo technologija lyginant su CFA - Reikalingas apsauginis vamzdis polių įrengimui - Reikia įrengti g/b galvena
Įrengimo laikas*	124	93
Įrengimo kaina su PVM**	€ 7,370,131	€ 4,941,123

** Vertinamas vienos pamainos darbas, dirbant 3 agregatams*

*** Įrengimo kaina paskaičiuota pagal 2025-01-10 Sistela pateiktus įkainius*

Įvertinus aukščiau aprašytą informaciją projekte detaliau vertinamas variantas I (d600 mm CFA poliai įrengiant g/b 1,2x1,2 m galveną

4.5. Geotinklais armuotos platformos virš polių skaičiavimai



Juodos reikšmės yra įvesties parametrai
Raudonos reikšmės yra apskaičiuotos

Armavimo tipas	Užpilo tipas
Geotinklas	Žvyras
Tarnavimo laikas	Projektinė temperatūra °
120 metų	20
Formulių rinkinys pagal	pH lygis
Hewlett & Randolph 2012	4.1 - 9.0

Laikančiosios platformos virš polių skaičiavimo ataskaita pagal BS 8006

		Skaič. vertės				Daliniai koef. Saug. RB	Daliniai koef. Tink. RB
Leistina apkrova į polius	F_p =	447	kN	Apkrovos koef.: pylimo užpilo gruntas	f_{fs} =	1,30	1,00
Polio galvenos skersmuo	a =	1,20	m	Apkrovos koef.: nuolatinė apkrova	f_f =	1,20	1,00
Atstumas tarp polių	s =	2,65	m	Apkrovos koef.: kintama apkrova	f_q =	1,30	1,00
Grunto vid. trint. kampas cv	ϕ_{cv1} =	35	°	Dalinis koef.: ištraukimui	f_p =	1,30	1,00
Pikinis grunto vid. tr. kampas	ϕ_{peak} =	35	°	Dalinis koef.: nuslydimui	f_s =	1,30	1,00
Trinties kampas po geotinklu	ϕ_{cv2} =	32	°	Dalinis koef.: tan ϕ'_{cv}	f_{ms} =	1,00	1,00
Užpilo grunto tūrinis svoris	γ =	20	kN/m³	Įtempiai geotinkle po 100 h (%)	ε =	5,69	
Pylimo aukštis	H =	1,2	m	Įtempiai geotinkle po 1M h (%)	ε =	6,16	
Transporto apkrova	w_s =	25	kN/m²	Dalinis koef.: gamybai	f_{m11} =	1,00	1,00
Vidutinis aukštis, nuslydimui	h_s =	1,2	m	Dalinis koef.: duomenų ekstrapoliavimui	f_{m12} =	1,05	1,00
Vidutinis aukštis, skersine kr.	h =	1,2	m	Dalinis koef.: pažaidoms įrengimo metu	f_{m21} =	1,05	1,00
Vidutinis aukštis, išilgine kr.	h_a =	1,2	m	Dalinis koef.: aplinkos poveikiui	f_{m22} =	1,01	1,00
Sąveikos koeficientas	α' =	0,8		Dalinis koef.: statinio sudėtingumui	f_n =	1,10	1,10
Sąveikos koeficientas, viršuje	α'_1 =	0,8		Dalinis koef.: valkšnumui	f_{cr} =	1,40	1,00
Sąveikos koeficientas, apačioje	α'_2 =	0,8					
Armavimo pailgėjimas	ε =	4	%				

Geometrijos patikrinimas

0,7(s-a)<H	**Atitinka**

		Saugos Ribinis būvis		Tinkamumo Ribinis būvis	
Ecrown					
$Kp = (1+\sin\phi_p)/(1-\sin\phi_p)$		3,69		3,69	
$A = [1-(a/s)]^{2(Kp-1)}$		0,04		0,04	
$B = [s/1,41H][(2Kp-2)/(2Kp-3)]$		1,92		1,92	
$C = [(s-a)/1,41H][(2Kp-2)/(2Kp-3)]$		1,05		1,05	
$Ecrown = 1-[1-(a/s)^2](A-AB+C)$		0,19		0,19	
Epile					
$\beta=(2Kp/((Kp+1)(a+a/s)))[(1-a/s)^{-Kp}-(1+Kpa/s)]$		7,13		7,13	
$Epile = \beta/(1+\beta)$		0,88		0,88	
Emin = min{Ecrown, Epile}		0,19		0,19	
$W_T = ((f_{fs}\gamma H+f_q w_s)/2(s-a))(1-E_{min})s^2$		124,30		95,62	
$W_{T,Min} = 0,15s(f_{fs}\gamma H+f_q w_s)$		25,32		19,48	
$W_T = Max\{W_T, W_{TMin}\}$		124,30		95,62	
Geotinklo vidutinis stipris tempiant					
$T_{rp} =[W_T (s-a) / 2a] \cdot \sqrt{(1+1/6\varepsilon)}$	$T_{rp} =$	170,70	kN/m	131,31	kN/m
Atsparumas horizontaliam nuslydimui					
$K_a = \tan^2(45° - \phi_{cv1}/2)$	$K_a =$	0,27		0,27	
$I_{ds} = 0,5\ K_a[f_{fs}\gamma H+2(f_q w_s)]H$	$I_{ds} =$	15,64	kN/m	12,03	kN/m
Dalinių saugos koeficientų pritaikymas					
$f_m * f_n = f_{m11} * f_{m12} * f_{m21} * f_{m22} * f_n$	$f_m =$	1,71		1,00	
Įtempių ir stiprio tempiant pasiskirstymas (% Ult)		46,5	%		
Reikalingas stipris be atsargos / skersine kryptimi	$I_{tot} =$	186,3	kN/m	143,3	kN/m
$T_{ult} = T_D * f_m * f_{cr} * f_n$ / skersine kryptimi	$T_{CR} =$	400,52	kN/m	157,67	kN/m
$T_{ult} = T_D * f_m * f_{cr} * f_n$ // išilgine kryptimi	$T_{CR} =$	366,90	kN/m	144,44	kN/m
$T_{ult} = T_D/SCS$ / skersine kryptimi	$T_{CR} =$	400,52	kN/m	157,67	kN/m
$T_{ult} = T_D/SCS$ // išilgine kryptimi	$T_{CR} =$	366,90	kN/m	144,44	kN/m
T_{ult} / skersine kryptimi	$T_{ult} =$	400,52	kN/m	157,67	kN/m
T_{ult} // išilgine kryptimi	$T_{ult} =$	366,90	kN/m	144,44	kN/m
Horizontalus nuslydimas	$L_e>[0,5K_aH(f_{fs}\gamma H+2f_q w_s)f_s f_n]/[(\gamma h_s \alpha' \tan\phi'_{cv1})/f_{ms}]$			1,66	m
Sukibimo su gruntu ilgis per pylimo plotį	$L_b>[f_n f_p(T_{rp}+T_{ds})]/[\gamma h(\alpha'_1\tan\phi'_{cv1}/f_{ms}+\alpha'_2\tan\phi'_{cv2}/f_{ms})]$			10,47	m
Sukibimo su gruntu ilgis per pylimo ilgį	$L_b>[f_n f_p T_{rp}]/[\gamma h_a(\alpha'_1\tan\phi'_{cv1}/f_{ms}+\alpha'_2\tan\phi'_{cv2}/f_{ms})]$			9,59	m

Skaičiavimų išvados:

- Gautas geotinklų projektinis stipris tempiant išilgine kryptimi yra 366,90 kN/m;
- Gautas geotinklų projektinis stipris tempiant skersine kryptimi yra 400,52 kN/m;
- Parenkami poliesterio geotinklai, kurių suminis stipris tempiant abejomis kryptimis yra 440 kN/m;
- Geotinklų užlenkimas atgal į pylimą turi būti ne mažesnis kaip 1,7 m;
- Geotinklų platformos užleidimas pabaigos poliams išilgine pylimo kryptimi turi būti ne mažesnis kaip 9,6 m;
- Polių galvenos – kvadratinės 1,2x1,2 m;
- Geotinklai klojami tiesiai ant polių galvenų abejomis kryptimis tarp jų paliekant 0,2 m grunto sluoksnį;
- Numatomas geotinklų darbinis pailgėjimas – 4 %;
- Ant geotinklų gali būti naudojamas įvairiagrūdis smėlis, smėlingas žvyras ir žvyras, kurio frakcija yra ne didesnė kaip 0/32.

4.6. Polinių pamatų laikomosios galios patikrinimas

4.6.1. Geotechninis projektavimas

Vykdant geotechninį projektavimą pagal LST EN 1997-1 2.4.7.1 „Geotechninis projektavimas. 1 dalis. Pagrindinės taisyklės“, be EQU, STR ir GEO ribinių saugos būvių, privalo būti tikrinami ir:

UPL: konstrukcijos ar pagrindo pusiausvyros netekimas dėl plūdrumo veikiant vandens slėgiui ar kitokiems vertikaliems poveikiams;

HYD: hidraulinis kilimas, vidinė erozija ir sunkimasis grunte veikiant hidrauliniams nuolydžiams.

Daliniai poveikiai gali būti taikomi poveikiams (F_{rep}) arba jų efektams (E) (LST EN 1997-1, 2.6):

$$E_d = E\{\gamma_F F_{rep}; X_k/\gamma_M; a_d\}$$

arba

$$E_d = \gamma_E E\{F_{rep}; X_k/\gamma_M; a_d\}$$

čia:

γ_F – dalinis koeficientas poveikiui įvertinti,

γ_M – dalinis koeficientas grunto rodikliui (medžiagos savybei), įvertinantis ir modelio neapibrėžtumą,

γ_E – dalinis koeficientas poveikio efektui įvertinti,

X_k – medžiagos savybės rodiklio charakteristinė vertė,

a_d – metmens skaičiuotinė vertė.

Daliniai koeficientai gali būti taikomi grunto savybėms (F_{rep}),atsparumams (E) arba abiem rodikliams: (LST EN 1997-1, 2.7):

$$R_d = R\{\gamma_F F_{rep}; X_k/\gamma_M; a_d\}$$

arba

$$R_d = R\{\gamma_F F_{rep}; X_k; a_d\}/\gamma_R$$

arba

$$R_d = R\{\gamma_F F_{rep}; X_k/\gamma_M; a_d\}/\gamma_R$$

Kai daliniai koeficientai taikomi poveikių efektams, pačių poveikių $\gamma_F = 1{,}0$.

Vadovaujantis LST EN 1997-1:2005/NA:2012 2.1.2.2.3.3.1(1)P Lietuvoje taikomas pirmasis projektavimo atvejis. Skaičiuotinių poveikių efektų ir skaičiuotinių atsparumo verčių lygtys naudojamos taikant šį projektavimo atvejį. Atvejis naudojamas, kai reikia patikrinti, ar nesusidaro ribinis saugos būvis dėl suirimo ar pernelyg didelės deformacijos, taikant tokius dalinių koeficientų grupių derinius:

- 1 derinys: A1 „+“ M1 „+“ R2,
- 2 derinys: A2 „+“ M2 „+“ R1,

čia:

A – dalinių koeficientų grupė taikoma poveikiams ir poveikių efektams poveikiui įvertinti,
M – grunto rodikliams,
R – atsparumo rodikliams.

Projektuojant ašine apkrova apkrautus polius ir inkarus tikrinama, ar nesusidaro ribinis būvis dėl suirimo ar didelės deformacijos, taikant tokius dalinių koeficientų grupių derinius:

- 1 derinys: A1 „+“ M1 „+“ R2,
- 2 derinys: A2 „+“ M1 arba M2 „+“ R1,

Antrojo derinio dalinių koeficientų grupė M1 yra naudojama skaičiuojant polių arba inkarų atsparumą, o grupė M2 taikoma skaičiuojant nepalankius poveikius, kai polius veikia neigiamoji trintis ar skersinės apkrovos.

Lentelė 1. Daliniai poveikių (γ_F) ir jų efektų (γ_E) koeficientai

Poveikis		**Žymuo**	**Apkrovimo grupė**	
			A1	**A2**
Nuolatinis	Nepalankus	γ_G	1,35	1,0
	Palankus		1,0	1,0
Kintamasis	Nepalankus	γ_Q	1,3	1,3
	Palankus		0	0

Lentelė 2. Daliniai grunto rodiklių (γ_M) koeficientai

Grunto rodiklis	**Žymuo**	**Rodiklių vertė**	
		M1	**M2**
Vidinės trinties kampo tangentas	$\gamma_{(tg\varphi')}$	1,0	1,25
Efektyvioji sankiba	$\gamma_{c'}$	1,0	1,25
Kerpamasis stipris nedrenuojant	γ_{cu}	1,0	1,4
Nevaržomas gniuždomasis stipris	γ_{qu}	1,0	1,4
Savitasis sunkis	γ_γ	1,0	1,0
a Šis koeficientas taikomas kampo tangentui φ'.			

Lentelė 3. Daliniai koeficientai (γ_R) kaltinių polių atsparumui

Atsparumas	**Simbolis**	**Apkrovų grupė**			
		R1	**R2**	**R3**	**R4**
Polio pado laikomoji galia	γ_b	1,0			1,3
Polio kamieno šoninio paviršiaus laikomoji galia gniuždymui	γ_s	1,0			1,3
Polio pagrindo suminis atsparumas gniuždymui	γ_t	1,0			1,3
Polio laikomoji galia tempimui	$\gamma_{s;t}$	1,25			1,6

4.6.2. Geologinė sandara

Inžinerinių geologinių tyrimų metu išskirti 5 stratigrafiniai – genetiniai sluoksniai:

- Technogeniniai dariniai – t IV;
- Salpinio aliuvio nuogulos – a IV;
- Baltijos posvitės limnoglacialinės nuogulos – lg III bl;
- Grūdos posvitės fliuvoglacialinės nuogulos – f III gr;
- Grūdos posvitės glacialinės nuogulos – g III gr;

Polių pamatai įrengiami salpinio aliuvio nuogulos (a IV) sluoksnyje, vidutinio tankumo smėliuose gruntuose.

4.6.3. Polinių pamatų laikomosios galios patikrinimas

Sankasos stiprinimui numatoma įrengti skirtingo ilgio polinius pamatus. Polių ilgis parenkamas atsižvelgiant į tinkamą pamatams įrengti grunto gylį.

Numatomas polių diametras – Ø600 mm. Polių viršuje įrengiama 1,2 x 1,2 x 0,15 gelžbetoninė galvena. Atstumas tarp polių – 2,65 m.

Polių tipai pagal ilgį:

- P1 – 3,0 m;
- P2 – 4,0 m;
- P3 – 5,00 m,
- P4 – 6,0 m,
- P5 – 7,0 m,
- P6 – 8,0 m,
- P7 – 10,0 m,
- P8 – 11,0 m.

Polius veikiančios ašinės jėgos paimtos iš geotinklais armuotos platformos virš polių skaičiuojamojo modelio. Žemiau pateikiama polių skaičiuotinės laikomosios galios ir išnaudojimo koeficiento skaičiavimo ataskaita pagal LST EN 1997-1 7.6 p.

Pavadinimas			Formulė	Matavimo vienetas	Gr.7	Gr.SZ-8	Gr.SZ-9	Gr.11	Gr.12	Gr.SZ-13	Gr.14
Polių tipas					P-1	P-1	P-1	P-3	P-3	P-7	P-7
Priimtas polių ilgis			L =	m	3.00	3.00	3.00	5.00	5.00	10.00	6.00
Silpno grunto storis				m	1.5	3.0	1.5	3.7	5.0	4.3	5.5
Polio skersmuo:			D =	m	0.6	0.6	0.6	0.6	0.6	0.6	0.6
Pirmasis projektavimo atvejis:											
1 koeficientų derinys: A1+M1+R1											
Polio skaičiuotinė laikomoji galia padu:	γ_b =	1.10	$R_{b,d} = R_{b,k}/\gamma_b$	MN	0.647	0.673	0.682	0.647	0.63	0.465	0.63
Polio skaičiuotinė laikomoji galia šoniniu paviršiumi:	γ_s =	1.00	$R_{s,d} = R_{s,k}/\gamma_S$	MN	0.058	0.052	0.029	0.058	0.056	0.186	0.039
Polio laikomoji galia 1 variantas			$R_{b,d} + R_{s,d}$	MN	0.705	0.725	0.711	0.705	0.686	0.651	0.669
Polio laikomoji galia 2 variantas	γ_t=	1.10	$R_{c,d} = (R_{b,k} + R_{s,k})/\gamma_t$	MN	0.7	0.72	0.709	0.7	0.681	0.634	0.666
Polio skaičiuotinė laikomoji galia:			MIN(1var;2var)	MN	0.7	0.72	0.709	0.7	0.681	0.634	0.666
Bendra skaičiuotinė ašine apkrova, veikianti polį:			$F_d = N_d + Q_d$	kN	447	447	447	447	447	447	447
Laikomosios galios išnaudojimo koeficientas:	≤ 1,0		$\zeta = F_d/R_{c,d}$		0.64	0.63	0.64	0.64	0.66	0.71	0.68
2 koeficientų derinys: A2+M1+R4											
Polio skaičiuotinė laikomoji galia padu:	γ_b =	1.45	$R_{b,d} = R_{b,k}/\gamma_b$	MN	0.491	0.511	0.517	0.491	0.478	0.353	0.478
Polio skaičiuotinė laikomoji galia šoniniu paviršiumi:	γ_s =	1.30	$R_{s,d} = R_{s,k}/\gamma_S$	MN	0.044	0.04	0.022	0.044	0.043	0.143	0.03
Polio laikomoji galia 1 variantas			$R_{b,d} + R_{s,d}$	MN	0.535	0.551	0.539	0.535	0.521	0.496	0.508
Polio laikomoji galia 2 variantas	γ_t=	1.40	$R_{c,d} = (R_{b,k} + R_{s,k})/\gamma_t$	MN	0.55	0.566	0.557	0.55	0.535	0.498	0.523
Polio skaičiuotinė laikomoji galia:			MIN(1var;2var)	MN	0.535	0.551	0.539	0.535	0.521	0.496	0.508
Bendra skaičiuotinė ašine apkrova, veikianti polį:			$F_d = N_d + Q_d$	kN	447	447	447	447	447	447	447
Laikomosios galios išnaudojimo koeficientas:	≤ 1,0		$\zeta = F_d/R_{c,d}$		0.82	0.79	0.81	0.82	0.84	0.90	0.86

Pavadinimas			Formulė	Matavimo vienetas	Gr.SZ-19	Gr.SZ-1	Gr.SZ-2	Gr.22	Gr.SZ-3	Gr.SZ-4	Gr.SZ-27
Polių tipas					P-8	P-8	P-6	P-6	P-6	P-5	P-5
Priimtas polių ilgis			L =	m	11.00	11.00	8.00	8.00	8.00	7.00	7.00
Silpno grunto storis				m	7.0	7.5	6.3	5.0	5.5	5.5	4.7
Polio skersmuo:			D =	m	0.6	0.6	0.6	0.6	0.6	0.6	0.6
Pirmasis projektavimo atvejis:											
1 koeficientų derinys: A1+M1+R1											
Polio skaičiuotinė laikomoji galia padu:	γ_b =	1.10	$R_{b,d} = R_{b,k}/\gamma_b$	MN	0.229	0.545	1.36	1.36	1.129	0.622	0.545
Polio skaičiuotinė laikomoji galia šoniniu paviršiumi:	γ_s =	1.00	$R_{s,d} = R_{s,k}/\gamma_S$	MN	0.435	0.083	0.121	0.315	0.05	0.028	0.113
Polio laikomoji galia 1 variantas			$R_{b,d} + R_{s,d}$	MN	0.664	0.628	1.481	1.675	1.179	0.65	0.658
Polio laikomoji galia 2 variantas	γ_t=	1.10	$R_{c,d} = (R_{b,k} + R_{s,k})/\gamma_t$	MN	0.624	0.62	1.47	1.647	1.174	0.648	0.648
Polio skaičiuotinė laikomoji galia:			MIN(1var;2var)	MN	0.624	0.62	1.47	1.647	1.174	0.648	0.648
Bendra skaičiuotinė ašine apkrova, veikianti polį:			$F_d = N_d + Q_d$	kN	447	447	447	447	447	447	447
Laikomosios galios išnaudojimo koeficientas:	≤ 1,0		$\eta = F_d/R_{c,d}$		0.72	0.73	0.31	0.28	0.39	0.69	0.69
2 koeficientų derinys: A2+M1+R4											
Polio skaičiuotinė laikomoji galia padu:	γ_b =	1.45	$R_{b,d} = R_{b,k}/\gamma_b$	MN	0.173	0.413	1.032	1.032	0.856	0.472	0.413
Polio skaičiuotinė laikomoji galia šoniniu paviršiumi:	γ_s =	1.30	$R_{s,d} = R_{s,k}/\gamma_S$	MN	0.334	0.063	0.093	0.242	0.038	0.021	0.086
Polio laikomoji galia 1 variantas			$R_{b,d} + R_{s,d}$	MN	0.507	0.476	1.125	1.274	0.894	0.493	0.499
Polio laikomoji galia 2 variantas	γ_t=	1.40	$R_{c,d} = (R_{b,k} + R_{s,k})/\gamma_t$	MN	0.49	0.487	1.155	1.294	0.922	0.509	0.509
Polio skaičiuotinė laikomoji galia:			MIN(1var;2var)	MN	0.49	0.476	1.125	1.274	0.894	0.493	0.499
Bendra skaičiuotinė ašine apkrova, veikianti polį:			$F_d = N_d + Q_d$	kN	447	447	447	447	447	447	447
Laikomosios galios išnaudojimo koeficientas:	≤ 1,0		$\eta = F_d/R_{c,d}$		0.92	0.92	0.39	0.35	0.49	0.88	0.88

Pavadinimas			Formulė	Matavimo vienetas	Gr.29	Gr.SZ-30	Gr.SZ-31	Gr.SZ-33	Gr.SZ-5	Gr.SZ-6	Gr.SZ-36	Gr.39
Polių tipas					P-3	P-3	P-3	P-3	P-4	P-4	P-4	P-2
Priimtas polių ilgis			L =	m	5.00	5.00	5.00	5.00	6.00	6.00	4.00	4.00
Silpno grunto storis				m	4.3	4.0	3.2	4.5	6.0	6.0	4.2	4.3
Polio skersmuo:			D =	m	0.6	0.6	0.6	0.6	0.6	0.6	0.6	0.6
Pirmasis projektavimo atvejis:												
1 koeficientų derinys: A1+M1+R1												
Polio skaičiuotinė laikomoji galia padu:	γ_b =	1.10	$R_{b,d} = R_{b,k}/\gamma_b$	MN	0.545	1.36	1.264	0.65	0.625	0.858	0.766	0.63
Polio skaičiuotinė laikomoji galia šoniniu paviršiumi:	γ_s =	1.00	$R_{s,d} = R_{s,k}/\gamma_s$	MN	0.096	0.224	0.057	0.299	0.056	0.077	0.055	0.039
Polio laikomoji galia 1 variantas			$R_{b,d} + R_{s,d}$	MN	0.641	1.584	1.321	0.949	0.681	0.935	0.821	0.669
Polio laikomoji galia 2 variantas	γ_t=	1.10	$R_{c,d} = (R_{b,k} + R_{s,k})/\gamma_t$	MN	0.632	1.564	1.316	0.922	0.676	0.928	0.816	0.666
Polio skaičiuotinė laikomoji galia:			MIN(1var;2var)	MN	0.632	1.564	1.316	0.922	0.676	0.928	0.816	0.666
Bendra skaičiuotinė ašine apkrova, veikianti polį:			$F_d = N_d + Q_d$	kN	447	447	447	447	447	447	447	447
Laikomosios galios išnaudojimo koeficientas:	≤ 1,0		$\eta = F_d/R_{c,d}$		0.71	0.29	0.34	0.49	0.67	0.49	0.55	0.68
2 koeficientų derinys: A2+M1+R4												
Polio skaičiuotinė laikomoji galia padu:	γ_b =	1.45	$R_{b,d} = R_{b,k}/\gamma_b$	MN	0.413	1.032	0.959	0.493	0.474	0.651	0.581	0.478
Polio skaičiuotinė laikomoji galia šoniniu paviršiumi:	γ_s =	1.30	$R_{s,d} = R_{s,k}/\gamma_s$	MN	0.073	0.172	0.043	0.23	0.043	0.059	0.042	0.03
Polio laikomoji galia 1 variantas			$R_{b,d} + R_{s,d}$	MN	0.486	1.204	1.002	0.723	0.517	0.71	0.623	0.508
Polio laikomoji galia 2 variantas	γ_t=	1.40	$R_{c,d} = (R_{b,k} + R_{s,k})/\gamma_t$	MN	0.497	1.229	1.034	0.725	0.531	0.729	0.641	0.523
Polio skaičiuotinė laikomoji galia:			MIN(1var;2var)	MN	0.486	1.204	1.002	0.723	0.517	0.71	0.623	0.508
Bendra skaičiuotinė ašine apkrova, veikianti polį:			$F_d = N_d + Q_d$	kN	447	447	447	447	447	447	447	447
Laikomosios galios išnaudojimo koeficientas:	≤ 1,0		$\eta = F_d/R_{c,d}$		0.90	0.37	0.44	0.62	0.85	0.62	0.70	0.86

TECHNINĖS SPECIFIKACIJOS

0	2024-11	Statybą leidžiamčiam dokumentui, konkursui ir statybai		
LAIDA	IŠLEIDIMO DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)		
KVAL. PATV. DOK. NR.	PROJEKTUOTOJAS	STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS Valstybinės reikšmės krašto kelio Nr. 141 Kaunas–Jurbarkas–Šilutė–Klaipėda ruožo nuo 126,273 iki 127,377 km rekonstravimo projektas		
		DOKUMENTO PAVADINIMAS		LAIDA
		Techninės specifikacijos		0
KALBA LT	STATYTOJAS IR (AR) UŽSAKOVAS AB „Via Lietuva“	DOKUMENTO ŽYMUO P24-002-141-RTDP-S.TS	LAPAS 1	LAPŲ 49

Turinys

1. Bendrieji reikalavimai 6
1.1. Bendrieji nurodymai atlikti reikalingus tyrimus prieš rengiant projekto dalies darbo projektą 6
1.2. Įstatymai ir normatyviniai dokumentai, kuriais privaloma vadovautis vykdant statybos darbus 6
1.3. Nurodymai dėl statybos produktų (gaminių ir medžiagų), įrenginių privalomos atitikties techninėse specifikacijose nurodytiems reikalavimams, galimybė ir sąlygos keisti analogiškais 6
1.4. Kiti bendrieji reikalavimai 7
2. Paruošiamieji darbai 7
2.1. Įvadas 7
2.2. Darbų atlikimas 8
2.2.1. Reikalavimai geodeziniams žymėjimo darbams 8
2.2.2. Eismo organizavimas statybos metu 8
2.2.3. Vandens nuleidimas 8
2.2.4. Dirvožemio ir augmenijos pašalinimas. 8
2.2.5. Laikino ženklinimo pašalinimas 9
2.2.6. Esamų inžinerinių tinklų apsaugojimas statybos metu 9
2.2.7. Senų dangų ir kitų sutvirtintų vietų išardymas 10
2.2.8. Grįžtamosios medžiagos 10
2.2.9. Statybinės atliekos 10
2.2.10. Griovimas, demontavimas ir ardymas 10
2.3. Darbų priėmimas 11
2.4. Statybos techniniai dokumentai 11
3. Žemės darbai 11
3.1. Įvadas 11
3.2. Medžiagos 11
3.3. Darbų atlikimas 11
3.3.1. Paruošiamieji darbai 11
3.3.2. Žemės sankasa 11
3.3.3. Žemės sankasa (kai stiprinama geotinklais ant polių). 12
3.3.4. Šlaitai 12
3.3.5. Šlaitų eroziją stabdančios medžiagos 12
3.3.6. Darbų atlikimas žiemą 13
3.4. Pamatų duobės, vandens pralaidų ir inžinerinių tinklų tranšėjos 13
3.4.1. Bendrosios nuostatos 13
3.4.2. Statybinės medžiagos 14
3.4.3. Įrengimas ir sutankinimas 14
3.4.4. Reikalavimai sutankinimui 14
3.5. Kelio statinių užpylimas 15
3.6. Darbų kontrolė ir priėmimas 15
3.6.1. Bandymų rūšys 15
3.6.2. Žemės sankasos geometrinių dydžių tikrinimas 16
3.6.3. Leistini nuokrypiai 16
3.7. Darbų priėmimas 16
3.8. Standartai 17
3.9. Kiti normatyviniai statybos techniniai dokumentai 17
4. Vandens nuleidimas 17
4.1. Medžiagos 17
4.1.1. Plastikiniai (PP) vamzdžiai 17
4.1.2. Plastikiniai (PE) vamzdžiai 18
4.1.3. Plieninis gofruotas vamzdis 18

4.1.4. Geotekstilė....18
4.1.5. Geomembrana....18
4.1.6. Armuojantis geotinklas 40/20....19
4.1.7. Armuojantis geotinklas 400/40....19
4.2. Darbų atlikimas....20
4.2.1. Plieninių pralaidų transportavimas....20
4.2.2. Plieninių pralaidų sandėliavimas....20
4.2.3. Vamzdžių pagrindai....20
4.2.4. Šlaitų ir vagos tvirtinimas....21
4.2.5. Griovių tvirtinimas....21
4.2.6. Tranšėjų įrengimas....21
4.2.7. Vamzdžių sujungimas....21
4.3. Leistini nuokrypiai....21
4.4. Darbų kontrolė ir priėmimas....21
4.5. Bandymų rūšys....22
4.6. Kiti normatyviniai statybos techniniai dokumentai....22
5. Nesurištų mineralinių medžiagų sluoksniai....22
5.1. Įvadas....22
5.2. Medžiagos....22
5.2.1. Nesurištųjų mineralinių medžiagų pagrindo sluoksniai....22
5.2.2. Kelkraščio sluoksniai....23
5.3. Darbų atlikimas....23
5.4. Atskirų sluoksnių klojimo sąlygos....23
5.4.1. Paskleidimas ir tankinimas....23
5.5. Atliktų darbų kontrolė ir priėmimas....24
5.5.1. Tolerancija....25
5.5.2. Darbų priėmimas....25
5.6. Standartai....26
5.7. Kiti normatyviniai statybos techniniai dokumentai....26
6. Asfalto dangos....26
6.1. Įvadas....26
6.2. Medžiagos....27
6.2.1. Mineralinės medžiagos....27
6.2.2. Rišamosios medžiagos....27
6.2.3. Priedai....27
6.3. Asfalto mišiniai....27
6.3.1. Asfalto pagrindo-dangos sluoksnis AC 16 PD....27
6.3.2. Asfalto apatinis sluoksnis AC 16 AS....28
6.3.3. Asfalto pagrindo sluoksnis AC 22 PS....28
6.3.4. Skaldos ir mastikos asfalto sluoksnis SMA 8 S....29
6.4. Asfalto mišinių gamyba ir sandėliavimas....29
6.5. Darbų atlikimas....29
6.6. Reikalavimai posluoksniui....30
6.7. Sluoksnių sukibimas, siūlės, prijungtys ir sandarintos siūlės, briaunų formavimas....30
6.7.1. Sluoksnių sukibimas....30
6.7.2. Siūlės....31
6.7.3. Prijungtys ir sandarinimo siūlės....31
6.7.4. Briaunų formavimas....31
6.7.5. Briaunų šonų sandarinimas....31
6.8. Bituminės siūlių sandariklio juostos....31
6.9. Asfalto sluoksnių įrengimas....31
6.10. Asfalto mišinių transportavimas ir transporto priemonės....32
6.11. Klojimas ir tankinimas....32

6.12. Asfalto sluoksnių lygumas 32
6.13. Dangos paviršiaus šiurkštumas 32
6.14. Darbų kontrolė ir priėmimas 33
6.14.1. Bandymų rūšys 33
6.14.2. Asfalto mišinių bandymai 34
6.14.3. Asfalto dangų bandymai 35
6.14.4. Nuokrypiai ir tolerancija 36
6.14.5. Darbų priėmimas 37
6.15. Standartai 37
6.16. Statybos techniniai dokumentai 38
7. Betono ir granito gaminiai 39
7.1. Įvadas 39
7.2. Medžiagos 39
7.2.1. Gamtinio akmens (granito) bortai 39
7.2.2. Surištasis pasluoksnis 39
7.2.3. Betono pagrindas 39
7.2.4. Deformacinės siūlės 39
7.2.5. Gamtinio akmens (granito) trinkelės 40
7.2.6. Šlaitų ir vagų tvirtinimas 40
7.2.7. Armatūra 40
7.2.8. Betonas 40
7.2.9. Sandarinimo juostos 41
7.3. Darbų atlikimas 41
7.3.1. Bortų įrengimas 41
7.3.2. Prijungčių sandarinimas 41
7.3.3. Betono mišinių paruošimas 41
7.3.4. Betono klasifikacija 42
7.4. Transportavimas 42
7.4.1. Betono transportavimas 42
7.4.2. Betoninių gaminių transportavimas ir sandėliavimas 42
7.5. Darbų kontrolė ir priėmimas 42
7.5.1. Priežiūra 42
7.5.2. Kokybė ir kontroliniai tyrimai 42
7.6. Leistini nuokrypiai ir ribinės vertės 42
7.7. Bandymai 42
7.8. Darbų priėmimas 43
7.9. Standartai 43
7.10. Kiti normatyviniai statybos techniniai dokumentai 43
8. Gelžbetoniniai poliai 43
8.1. Įvadas 43
8.2. Grįžtiniai poliai 43
8.2.1. Medžiagos 43
8.3. Grįžtinių polių įrengimas 43
8.4. Grįžtinių polių leistini nuokrypiai 44
8.5. Polių bandymai 44
8.6. Darbų priėmimas 44
8.7. Standartai ir kiti normatyviniai statybos techniniai dokumentai 44
9. Apsauginiai kelio atitvarai ir signaliniai stulpeliai 44
9.1. Įvadas 44
9.1.1. Apsauginiai plieniniai atitvarai 45
9.1.2. A grupės signaliniai stulpeliai 45
9.2. Darbų atlikimas 45
9.2.1. Apsauginiai plieniniai atitvarai 45

9.2.2. Signaliniai stulpeliai 45
9.3. Bandymai ir darbų priėmimas 46
9.3.1. Kokybė ir kontroliniai tyrimai 46
9.3.2. Darbų priėmimas 46
9.3.3. Leidžiami nuokrypiai 46
9.4. Standartai 46
9.5. Kiti normatyviniai statybos techniniai dokumentai 46
10. Vertikalus ir horizontalus kelio ženklinimas 46
10.1. Įvadas 46
10.2. Medžiagos 47
10.2.1. Kelio ženklų atramos 47
10.2.2. Kelio ženklų skydai 47
10.2.3. Dangos ženklinimas 47
10.3. Darbų atlikimas 47
10.3.1. Kelio ženklai 47
10.3.2. Dangos ženklinimas 47
10.4. Bandymai ir darbų priėmimas 48
10.4.1. Pristatymas, sandėliavimas ir kokybės bandymai 48
10.4.2. Kontrolė ir kontroliniai bandymai 48
10.4.3. Priėmimas ir matavimai 48
10.5. Standartai 48
10.6. Kiti statybos techniniai dokumentai 48
11. Želdiniai 48
11.1. Medžių sodinimas 48
11.2. Sodmenys 49
12. Statybos užbaigimas 49
12.1. Rangovo rengiama dokumentacija ir reikalavimai jai parengti 49
12.2. Statybos darbų užbaigimo tvarka ir dokumentai 49

1. BENDRIEJI REIKALAVIMAI

1.1. Bendrieji nurodymai atlikti reikalingus tyrimus prieš rengiant projekto dalies darbo projektą

Vadovaujantis STR 1.04.04:2017 „Statinio projektavimas, statinio ekspertizė“ reikalavimais, statinio projekto (toliau – Projektas) brėžiniai turi būti rengiami vadovaujantis ne senesniu kaip 3 metų topografiniu planu (nuo statinio projektavimo pradžios), kuris patikslinamas (jei reikia) projekto rengimo metu.

1.2. Įstatymai ir normatyviniai dokumentai, kuriais privaloma vadovautis vykdant statybos darbus

Vykdant statybos darbus, žemės darbai turi būti vykdomi pagal STR 1.06.01:2016 „Statybos darbai. Statinio statybos priežiūra“ bei Automobilių kelių žemės darbų atlikimo ir žemės sankasos įrengimo taisyklėmis ĮT ŽS 17. Rengiant konstrukcijos pagrindo sluoksnius, vadovautis Automobilių kelių dangos konstrukcijos sluoksnių be rišiklių įrengimo taisyklėmis ĮT SBR 19, Automobilių kelių mineralinių medžiagų mišinių, naudojamų sluoksniams be rišiklių, techninių reikalavimų aprašu TRA SBR 19, Automobilių kelių mineralinių medžiagų techninių reikalavimų aprašu TRA UŽPILDAI 19. Asfalto dangą rengti vadovaujantis Automobilių dangos konstrukcijos asfalto sluoksnių įrengimo taisyklėmis ĮT ASFALTAS 24, Automobilių kelių asfalto mišinių techninių reikalavimų aprašu TRA ASFALTAS 24, Kelių bitumų ir polimerais modifikuotų bitumų naudojamų automobilių keliuose techninių reikalavimų aprašu TRA BITUMAS 23.

Statybos metu RANGOVAS privalo vadovautis ne tik šiose Techninėse specifikacijose išvardintais reikalavimais, bet ir visais kitais su šios projekto dalies įgyvendinimu susijusiais teisės aktais, įstatymais, reikalavimais, standartais ir normatyviniais dokumentais.

1.3. Nurodymai dėl statybos produktų (gaminių ir medžiagų), įrenginių privalomos atitikties techninėse specifikacijose nurodytiems reikalavimams, galimybė ir sąlygos keisti analogiškais

Visų statybos produktų ir įrenginių kokybė privalo atitikti reikalavimus, nurodytus Projekto Techninėse specifikacijose ir turi būti nauji. Visoje projekto apimtyje nurodyti standartai, techninės specifikacijos ar techniniai liudijimai gali būti pakeisti kitu lygiaverčiu dokumentu, kuris atitinka reikalavimus ir yra pripažintas kompetentingų institucijų.

Pastaba. *Rangovas gali siūlyti alternatyvius gaminius, kurių savybės neprastenės už nurodytas, suderinęs šiuos pakeitimus su Užsakovu, Techninio darbo projekto rengėju bei Techniniu prižiūrėtoju bei pateikęs motyvuotą pakeitimų priežastį, atitinkamus duomenis, pagrindimus ir skaičiavimus.*

Statyboje naudojamos statybinės medžiagos turi atitikti minimalius aplinkos apsaugos kriterijus, kaip tai nustatyta Lietuvos Respublikos aplinkos ministro 2011-06-28 įsakyme Nr. D1-508 „Dėl produktų, kurių viešiesiems pirkimams taikytini aplinkos apsaugos kriterijai, sąrašų, aplinkos apsaugos kriterijų ir aplinkos apsaugos kriterijų, kuriuos perkančiosios organizacijos turi taikyti pirkdamos prekes, paslaugas ar darbus, taikymo tvarkos aprašo patvirtinimo“.

Vykdant statybos darbus turi būti naudojamos ilgaamžės, atsparios, tvirtos ir/ar antivandalinės medžiagos/elementai, jeigu nenurodyta kitaip, medžiaga laikoma atitinkančia šias sąlygas, jeigu per visą numatytą naudojimo laiką ji atlieka savo tiesiogines funkcijas, susietas su stiprumu ir pastovumu, tinkamumu naudoti.

Projekte nurodytos medžiagos, detalės, elementai, įrengimai ir visa kita privalo būti montuojami/pastatomi/įrengiami ne tik pagal galiojančius normatyvinius statybos techninius dokumentus bet ir laikantis pasirinkto medžiagų tiekėjo pateikiamomis įrengimo taisyklėmis, rekomendacijomis, montavimo instrukcijomis ir kita. Vertindamas projekte pateiktus medžiagų ir darbų kiekius Rangovas turi papildomai įsivertinti reikalingus papildomus medžiagų kiekius (tokius kaip medžiagų užlaidos, sutankinimas, sudėtis, sluoksniai, tvirtinimas, papildomos medžiagos ir kita) nurodytus Tiekėjo montavimo instrukcijose/taisyklėse/rekomendacijose.

Lietuvos Respublikos Aplinkos ministerijos sprendimu, Statybos produkcijos sertifikavimo centras (SPSC) naikina visų Rusijoje ir Baltarusijoje gaminamų statybos produktų sertifikatus. Lietuvoje nebegalima naudoti Rusijoje ar Baltarusijoje pagamintų ir privalomų sertifikuoti statybos produktų. Tai reiškia, kad šiame projekte įvardintų šalių produktus draudžiama naudoti.

1.4. Kiti bendrieji reikalavimai

Prieš Statybos darbų pradžią Rangovas privalo susipažinti su Projektui išduotomis ir prie jo pridėtomis projektavimo/prisijungimo/apsaugojimo sąlygomis, kadangi kai kurie tretieji asmenys nurodo reikalavimus, kurių turi būti laikomasi prieš statybos darbų pradžią ir/ar statybos darbų vykdymo metu. Tokie nurodymai yra privalomi Rangovui.

Projekto geodeziniai tyrinėjimai yra parengti žmogaus pasitelkiant techniką, kompiuterinę įrangą ir kt. Kiekvieno jų darbas turi paklaidas, todėl statybos metu gali būti pastebėti nedideli (neesminiai) neatitikimai tarp topografinės nuotraukos ir esamos situacijos. Dėl šių neatitikimų statybos metu gali išryškėti ir nedideli matmenų ar kiekių neatitikimai. Projektiniai sprendiniai parengti idealių tiesių ir geometrinių figūrų kompiuterinėje aplinkoje, ko pasėkoje vykdant statybos darbus realioje aplinkoje Rangovas taip pat gali susidurti su neesminiais sprendinių ir/ar kiekių neatitikimais. Remiantis aukščiau išdėstytu Rangovas privalo:

- dėti visas pastangas, kad būtų įgyvendinti projekte numatyti projektiniai sprendiniai;
- įsivertinti galimus nežymius matmenų ir/ar kiekių neatitikimus;
- apie pastebėtus neatitikimus nedelsiant pranešti techninės priežiūros vadovui (Inžinieriui) išsamiai paaiškinant situaciją.

Dėl aukščiau minėtų priežasčių ir kitų nenumatytų atvejų, jeigu turi būti keičiami techninio darbo projekto sprendiniai, tam turi būti gautas Techninės priežiūros vadovo, Statytojo, Projekto vykdymo priežiūros vadovo ir Projektuotojo sutikimas. Projekto pakeitimai ir/ar papildymai, taisymai atliekami parengiant naujos laidos projektą ar projekto sprendinių dokumentą(-us), kai tai privaloma pagal STR1.04.04:2017 „Statinio projektavimas, projekto ekspertizė“.

Projekte pateikti darbų kiekių žiniaraščiai skirti pakankamai tiksliai įvertinti numatomas statybos darbų sąnaudas, tačiau vykdant statybos darbus, kai kurios darbų kiekių žiniaraščių pozicijų vertės gali būti patikslintos ar atsirasti naujų, jei tai yra būtina norint tinkamai įgyvendinti projekto techninėse specifikacijose, aiškinamuosiuose raštuose ar brėžiniuose numatytus sprendinius vadovaujantis [STR1.04.04:2017 „Statinio projektavimas, projekto ekspertizė“ V sk. 37 p.].

Statybos metu aptikus sprendinių įgyvendinimui trukdančius elementus, kurių Projekte nenumatyta demontuoti ir/ar kurių nėra pažymėta inžineriniuose topografiniuose tyrinėjimuose, tačiau tinkamam projekto įgyvendinimui jie privalo būti pašalinti – jie turi būti pašalinti. Apie nenumatytus radinius Rangovas privalo nedelsiant informuoti Inžinierių, dėl tolimesnių veiksmų.

Privažiavimo ir priėjimo keliai prie gaisro gesinimo įrangos, gaisro hidrantų turi būti visą laiką laisvi. Apie statinio statybos darbų vykdymą arba kitas priežastis, kurios trukdytų pravažiavimui gaisrininkų technikai, būtina raštiškai pranešti artimiausiai priešgaisrinei gelbėjimo stočiai: nurodyti remonto trukmę, pateikti ruožo, kuriame vykdomi statybos darbai, schemą, pastatyti ženklus, nurodančius apvažiavimo kelią.

2. PARUOŠIAMIEJI DARBAI

2.1. Įvadas

Paruošiamoji darbai turi būti atliekami pagal KTR 1.01:2008 „Automobilių keliai“ (toliau – KTR 1.01:2008), statybos taisyklių ĮT ŽS 17 „Automobilių kelių žemės darbų ir sankasos įrengimas“ (toliau – ĮT ŽS 17), STR 1.06.01:2016 „Statybos darbai. Statinio statybos priežiūra“ (toliau – STR 1.06.01:2016), galiojančių Lietuvos standartų (LST) ir kitų normatyvinių statybos techninių dokumentų reikalavimus.

Šiame TS skyriuje išdėstyti reikalavimai valstybinės reikšmės rajoninio kelio statybos darbų pradžioje atliekamų paruošiamųjų darbų atlikimui, kontrolei ir priėmimui.

Kelio remonto vietos (statybvietės) ruošimo metu RANGOVAS privalo:

- įgyvendinti transporto priemonių ir pėsčiųjų eismo organizavimo sprendinius naudojamus statybos metu, įrengti darbo vietų aptvėrimą, jei reikia įrengti apylankas, laikinus pravizavimo kelius, takus, kelio platinimus;
- garantuoti statybvietės paviršiaus nusausinimą ir lietaus vandens nuleidimą;
- apsaugoti statybvietę nuo pavojingo požeminių vandenų poveikio, pavasario polaidžio ir kt.;

- vengti fizinių ir mechaninių žemės savybių pablogėjimo;
- pašalinti dirvožemio sluoksnį, prieš erozinį demblį (jei yra) ir kitas trukdančias atlikti darbus, netinkamas ar pavojingas medžiagas;
- teisingu darbų organizavimu apsaugoti aplinką ir sumažinti triukšmą;
- iškasinėjant durpes (jei yra, arba numatyta projekte) rangovas turi atlikti visus reikiamus paruošiamuosius darbus, taip pat turi numatyti priemonės tranšėjos sausinimui ir vandens pašalinimui bei būtinas laikinas priemones, kurios užtikrintų, kad šalia iškasos esančios durpės neišsispaustų;
- pagal statybvietės ypatumus ir statybos darbų pobūdį atlikti visus kitus paruošiamuosius darbus.

2.2. Darbų atlikimas

2.2.1. Reikalavimai geodeziniams žymėjimo darbams

Prieš pradedant žymėjimo darbus, Rangovas privalo išnagrinėti kelio ir kelio statinių darbo brėžinių geometrinius dydžius, sutankinti geodezinį pagrindą. Apie rastas klaidas projekte, neleistinus nesąryšius geodeziniame pagrinde rangovai privalo informuoti Užsakovą.

Kelio juostoje turi būti įtvirtinami: kelio ašis, kreivių pradžios ir pabaigos bei tiesių kelio ruožų atskiri taškai, kurie įtraukiami į geodezinį pagrindą keliui tiesti. Santykinė horizontaliojo pagrindo paklaida turi būti ne didesnė kaip 1 : 2000. Teodolitinių ėjimų santykinis nesąryšis užstatytose teritorijose ir jų prieigose – ne didesnis kaip 1 : 5000.

Reikalavimai geodeziniams žymėjimo darbams pateikiami Automobilių kelių žemės darbų atlikimo ir žemės sankasos įrengimo taisyklių ĮT ŽS 17 (toliau ĮT ŽS 17) 1 priede.

2.2.2. Eismo organizavimas statybos metu

Projekte pateikti principiniai sprendiniai eismo organizavimui statybos metu. RANGOVAS turi įsivertinti visus darbus ir medžiagas reikalingas eismui organizuoti statybos metu ir eismo atstatymui statybų pabaigoje. RANGOVAS taip pat turi įsivertinti visus darbus ir medžiagas reikalingas laikinam kelio išplatinimui įrengti, kai to reikia tam tikriems darbams atlikti (pvz. pralaidų įrengimui, durpių kasimui, geotinklų įrengimui ir pan.).

Statybos metu galima taikyti ir kitokį technologiškai bei ekonomiškai pagrįstą eismo organizavimo būdą, kuris atitinka visus eismo saugumo reikalavimus. Naujai parengta eismo organizavimo schema turi būti suderinta su užsakovu - AB „Via Lietuva“.

Rangovas turi užtikrinti kuo mažesnes kliūtis pagalbos tarnybų automobilių eismui.

Statybos metu sugadinus ar kitaip paveikus kelio elementus, kurių nenumatoma šiuo projektu remontuoti ar demontuoti, RANGOVAS privalo atstatyti į pirminę būklę.

Prieš pradedant darbus būtina iš AB „Via Lietuva“ gauti leidimą riboti eismą.

2.2.3. Vandens nuleidimas

Atliekant darbus RANGOVAS turi naudoti tinkamus statybos metodus, kad būtų užtikrintas vandens nuleidimas iš statybvietės. Potvynių, liūčių ir pakilęs gruntinis vanduo turi būti tuoj pat nuleistas iš statybvietės, kad būtų išvengta pylimams ir kitoms konstrukcijoms naudojamo grunto savybių pablogėjimo ar kitos žalos. Jei žala padaryta dėl RANGOVO kaltės, jis turi atlyginti visus nuostolius.

Viso statybos laikotarpiu laikini vandens nuleidimo darbai ir reikalingos apsisaugojimo nuo vandens priemonės priklauso pagalbiniams darbams.

2.2.4. Dirvožemio ir augmenijos pašalinimas.

Atliekant pašalinimo darbus reikia vadovautis ĮT ŽS 17 ir IX skyriaus reikalavimais. Visą pašalintą dirvožemį nuo žemės paviršiaus ir šlaitų numatoma pervežti į sandėliavimo aikšteles ir vėliau panaudojamas kelio šlaitų ir teritorijų šalia užpylimui. Užpylus dirvožemį reikia jį apsėti, bet kokių lietuviškų savaiminių žolinių augalų mišiniu, kuriame negali būti tik adventyvinių ir invazinių augalų sėklų. Mišinio sudėtį ir sėklų santykį parinkti pagal poreikį priklausomai ar reikia tvirtinti šlaitus, ar užsėjami horizontalūs paviršiai.

Visus projekto įgyvendinimui trukdančius medžius ir krūmus RANGOVAS turi pašalinti. Projekte nurodyti medžiai pjaunami rankiniais ar mechaniniais pjūklais. Aukšti medžiai, kuriuos pjaunant įprastu būdu, gali kilti pavojus

statiniams ar kelio zonoje esantiems inžineriniams tinklams, turi būti pjaunami naudojantis aukštuminiais bokšteliais, alpinistine įranga. Tokiu atveju pirmiausiai nugenimos medžių šakos, vėliau nupjaunamas kamienas. Plonų medžių kamienai išraunami su šaknimis. Storų medžių kelmai turi būti pašalinami kastuvais, ekskavatoriais ar kitu būdu. Siekiant išvengti vandens prasiskverbimo į gruntą, po kelmų rovimo atsiradusios duobės tuoj pat turi būti užpiltos gruntu iki žemės paviršiaus lygio, gruntas sutankintas pagal reikalavimus.

Vykdant statybos darbus, želdiniai, kurie šiame projekte nenumatyti pašalinti, turi būti apsaugoti remiantis „Želdinių apsaugos, vykdant statybos darbus, taisyklėmis“. Jeigu statybos metu bus pažeidžiami kiti želdiniai jie privalo būti atstatyti vadovaujantis „Saugotinų medžių ir krūmų kirtimo, persodinimo ar kitokio pašalinimo atvejų, šių darbų vykdymo ir leidimų šiems darbams išdavimo, medžių ir krūmų vertės atlyginimo tvarkos aprašo“ nuostatomis.

Darbų metu reikia atsižvelgti į medžių šaknų zoną (toliau – zona) ir imtis priemonių ją apsaugoti. Ji yra apskaičiuojama stiebo skersmens skaičių padauginus 12 kartų.

Siekiant išvengti žalos medžiams, kurie nėra kertami, šaknims, zonoje turi būti išlaikytas esamas žemės lygis. Medžio dirvožemis turėtų būti neliečiamas. Tačiau jei yra reikalinga prieiti prie medžio arčiau nei baigiasi zona, kasinėjimas ir darbai turi būti atlikti tik rankiniu būdu arba naudojant saugius įrankius. Jei reikia iš naujo pasiekti reikiamą žemės lygį, tai reikia atlikti naudojant medžiagą, kuri yra laidi vandeniui, kaip žemės ar durpės. Jei darbų metu atkasamos šaknys, jos turi būti nedelsiant suvyniotos arba uždengtos, kad būtų išvengta išsausėjimo ir temperatūrų pokyčių. Medžių šaknys turi būti uždengtos agroplėvele, geotekstile, kuri atliktų anksčiau minėtas apsaugos funkcijas. Prieš dirvožemio užpildymą, kuris turėtų būti atliktas kuo greičiau, medžiaga skirta uždengimui turi būti nuimta.

Šaknys, mažesnės nei 25 mm skersmens, gali būti genimos, pjaunant tinkamu aštriu įrankiu, išskyrus tuos atvejus, kai šaknų darinys yra gumulas. Šaknys, esančios gumuluose arba, kurių skersmuo yra 25 mm ir daugiau, negali būti kertamos nes jos yra svarbios medžio stabilumui ir medžiagų gavimui.

Įgyvendinant projektinius sprendinius numatoma pašalinti trukdančius krūmus ir medžius. Kiti esami medžiai ir krūmai išsaugomi. Projekto topografinė nuotrauka ir brėžiniai gali turėti paklaidą, todėl statybos metu paaiškėjus, kad esamas medis yra pakankamai nutolęs nuo statinių bei netrukdo įgyvendinti sprendinius, o vykdant statybos darbus jo šaknys gali būti nepažeistos – tokį medį/medžius išsaugoti. Jei vykdant statybos darbus nustatoma, jog reikalinga projekto korektūra dėl ir šios korektūros yra galimybė išsaugoti medį – medžio nekirsti.

Dėl natūralaus augmenijos prieaugio, infrastruktūros priežiūros darbų ir/ar projekto įgyvendinimo laiko projekte nurodyti augmenijos tvarkymo kiekiai gali nesutapti, tai turi įsivertinti Rangovas. Jeigu statybos metu aptinkamos vietos, kur sprendinių įgyvendinimui Projekte nėra numatyti konkretūs želdinių šalinimo plotai ir/ar kiekiai ir jeigu statybos darbams trukdanti augmenija nėra priskiriama saugotiniems želdiniams – trukdantys želdiniai, prieš tai suderinus su visais statybos dalyviais, turi būti šalinami visi kartu su šalinamu dirvožemiu.

Dirvožemio ir augmenijos atliekų pašalinimo apimtys nurodytos projekto dokumentuose. Jeigu projekte nėra konkrečiai nurodyta kurioje vietoje augmenija turi būti pašalinta, ar nėra nurodyta saugotinos augmenijos, tai šalinamas visas dirvožemis ir visa augmenija trukdanti atlikti projekto įgyvendinimo darbus.

Mediena yra laikomi grįžtamosiomis medžiagomis. Jos sąmatoje turi būti nurodomos atskira (-omis) eilute (-ėmis) su minuso ženklu. Šios medžiagos lieka rangovui.

2.2.5. Laikino ženklinimo pašalinimas

Atliekant laikino ženklininko ant asfalto dangos, kuri nebus atnaujinama, šalinimo darbus RANGOVAS turi naudoti tinkamus metodus, kad būtų užtikrintas kuo mažesnis dangos pažeidimas. Gali būti taikomi šie laikino ženklinimo pašalinimo metodai:

- Laikino ženklinimo uždažymas;
- Valymas aukšto slėgio įrenginiais.

2.2.6. Esamų inžinerinių tinklų apsaugojimas statybos metu

Atliekant statybos darbus prie esamų inžinerinių tinklų (ryšių kabelių ir pan.), kurių šiuo projektu nenumatyta iškelti, reikia juos laikinai apsaugoti arba numatyti jų laikiną pakabinimą, nepabloginant esamos situacijos.

Kasimo darbai inžinerinių tinklų apsaugos zonose turi būti atliekami rankiniu būdu.

2.2.7. Senų dangų ir kitų sutvirtintų vietų išardymas

Senos dangos ir kitos sutvirtintos vietos turi būti išardytos statybvietės ruošimo metu.

Vykdant rekonstravimo darbus susidarančios esamos statybinės medžiagos, kurios nenaudojamos projekte ir kurios gali būti panaudotos pakartotinai, turi būti transportuojamos į Marijampolės kelių tarnybą (Gamyklų g. 12, Marijampolė) arba suderinus su STATYTOJU galimas išvežimas ir į kitas sandėliavimo vietas parenkant optimaliausią atstumą.

Medžiagos, kurios turi būti gabenamos į sandėliavimo vietas:

- Metalo gaminiai (neužteršti betonu ir kt. medžiagomis (t. y. turi būti nuvalyti)): kelio ženklai, kelio ženklų atramos, apšvietimo ir kiti stulpai, apsauginiai atitvarai ir jų elementai, tiltų ir viadukų turėklai, kiti metalo gaminiai, sijos, spraustasienės, pralaidos ir kt..

Kitos, šiame sąraše nepaminėtos medžiagos, kurios gali būti panaudotos pakartotinai, gali būti gabenamos į sandėliavimo vietas tik suderinus su STATYTOJU.

RANGOVAS, atlikdamas kelio elementų išardymo darbus, turi juos vykdyti ekonomiškai pagrįstu ir optimaliu medžiagų išardymo būdu, ardymo darbų technologija turi būti aprašoma technologiniame projekte. Siektina, kad kuo daugiau medžiagų būtų išardytos tvarkingai ir pristatytos mechaniškai nepažeistos bei neužterštos. Jei statybos metu medžiagos taptų netinkamomis naudoti dėl jų netinkamo išardymo, tai būtų laikoma rangovo rizika ir atsakomybė tektų rangovui.

2.2.8. Grįžtamosios medžiagos

Darbų vykdymo metu nepanaudotos frezuoto asfalto granulės, skalda, žvyras, žvyro ir skaldos mišinys, nesurištasis mineralinių medžiagų mišinys, grindinio akmenys (neužteršti gruntu), bei mediena yra laikomi grįžtamosiomis medžiagomis. Jos sąmatoje turi būti nurodomos atskira (-omis) eilute (-ėmis) su minuso ženklu. Šios medžiagos lieka rangovui. Pateikiami jų įkainiai:

- žvyro ir skaldos mišinys, nesurištasis mineralinių medžiagų mišinys – ne mažiau kaip 4 Eur/t arba 6 Eur/m3 (santykis 1,5);
- skalda – ne mažiau kaip 5 Eur/t arba 7,5 Eur/m^3 (santykis 1,5);
- grindinio akmenys – ne mažiau kaip 15 Eur/t arba 40,5 Eur/m3 (santykis 2,7);
- frezuoto asfalto granulės – ne mažiau kaip 7,00 Eur/t arba 11,20 Eur/m3;

mediena – ne mažiau kaip įkainį pateikia rangovas, įvertinęs medienos būklę: ≥0,00 Eur – kai mediena menkavertė ir skirta utilizavimui, t.y. vertinama, kiek kainuos utilizavimo išlaidos, <0,00 Eur – kai mediena nėra menkavertė ir gali būti parduota, t.y. nurodoma kaina su minuso ženklu.

2.2.9. Statybinės atliekos

Visos medžiagos, nepatenkančios į statybinių ir (ar) grįžtamųjų medžiagų sąrašą ir (ar) kurių neįmanoma panaudoti antrą kartą, kaip atliekos turi būti sutvarkomos rangovo pagal galiojančius aplinkos apsaugos reikalavimus (rangovas privalo įsivertinti visas su tvarkymu susijusias utilizavimo išlaidas).

2.2.10. Griovimas, demontavimas ir ardymas

Statybvietės ruošimo metu atliekami esamų konstrukcijų kelio juostoje demontavimo darbai - esamų kelio ženklų, vandens nuvedimo sistemų (pralaidų (kartu su pralaidos antgaliais), metalinių vamzdžių), bordiūrų, šlaito tvirtinimo plokščių, autobusų peronų (suolelių bei šiukšliadėžių demontavimas), laiptų.

Demontavimo apimtys nurodytos darbų kiekių žiniaraščiuose.

Statybos metu radus sprendinių įgyvendinimui trukdančius kelio ir kitus elementus, kurių nenumatyta demontuoti ar ardyti darbų kiekių žiniaraščiuose ir kurių nėra pažymėta inžineriniuose topografiniuose tyrinėjimuose, būtina apie juos informuoti STATYTOJĄ, dėl tolimesnio šių elementų tvarkymo.

2.3. Darbų priėmimas

Priimant išardymo darbus, turi būti patikrintas jų atitikimas projektui ar iš statybvietės pašalintos visos projekte nurodytos medžiagos ir požeminių komunikacijų elementai, ar gruntas sutankintas. Po tranšėjų užpylimo turi būti atlikta žemės paviršiaus ir požeminių komunikacijų tinklų geodezinė nuotrauka ir nustatomos tikrosios žemės darbų apimtys. RANGOVAS turi pateikti priėmimo procedūros reikalaujamus atitinkamos valdžios instancijos pasirašytus dokumentus.

2.4. Statybos techniniai dokumentai

ĮT ŽS 17	Automobilių kelių žemės darbų ir sankasos įrengimas
STR 1.06.01:2016	Statybos darbai. Statinio statybos priežiūra
STR 2.06.04:2014	Gatves ir vietines reikšmes keliai. Bendrieji reikalavimai
KTR 1.01:2008	Automobilių keliai

3. ŽEMĖS DARBAI

3.1. Įvadas

Žemės darbai turi būti atliekami pagal KTR 1.01:2008 „Automobilių keliai“ (toliau – KTR 1.01:2008), statybos taisyklių ĮT ŽS 17 „Automobilių kelių žemės darbų ir sankasos įrengimas“ (toliau – ĮT ŽS 17), STR 1.06.01:2016 „Statybos darbai. Statinio statybos priežiūra“ (toliau – STR 1.06.01:2016), MN GPSR 12 „Gruntų pagerinimo ir sustiprinimo rišikliais metodiniai nurodymai“ (toliau MN GPSR 12), MN GEOSINT ŽD 13 „Geosintetikos, naudojamos žemės darbams keliuose, metodiniai nurodymai“ (toliau MN GEOSINT ŽD 13), galiojančių Lietuvos standartų (LST) ir kitų normatyvinių statybos techninių dokumentų reikalavimus.

TS skyriuje pateikti reikalavimai kelio žemės sankasos įrengimui naudojamoms medžiagoms, sankasos įrengimo darbams, šių darbų kontrolei ir priėmimui.

3.2. Medžiagos

Žemės sankasos įrengimui naudojami gruntai ir kitos statybinės medžiagos turi atitikti ĮT ŽS 17 VII skyriaus ir MN GPSR 12 VII skyriaus reikalavimus.

Inžinerinė geologinė pagrindinių grunto tipų klasifikacija, savybės ir įvertinimas yra pateikti LST 1331:2015.

3.3. Darbų atlikimas

3.3.1. Paruošiamieji darbai

Atliekant žemės sankasos paruošiamuosius darbus reikia vadovautis ĮT ŽS 17 VIII skyriaus ir IX skyriaus reikalavimais.

Siekiant išvengti žalos ir darbų nutraukimo, žemės sankasa turi būti apsaugota nuo potvynio ir liūčių vandens. Potvynio ir liūčių vanduo iš statybos darbų vietos turi būti nuleistas nedelsiant. Žemės darbai turi būti atliekami taip, kad būtų išvengta vandens susikaupimo darbo vietoje.

Vykdant žemės darbus, draudžiama užversti gruntu ar statybos produktais bei jų atliekomis želdinius, požeminių inžinerinių tinklų šulinių (kamerų) dangčius, gaisrinius hidrantus, geodezijos ženklus, kitus įrenginius bei priešgaisrinius kelius, o statybos produktų atliekomis – kultūros paveldo objektų teritorijas ir jų apsaugos zonas.

Prieš atliekant gruntų sustiprinimo arba pagerinimo darbus virš esamų inžinerinių tinklų būtina juos atsikasti ir nustatyti jų tikslų gylį, kad būtų išvengta jų sugadinimo.

3.3.2. Žemės sankasa

Sankasos šlaitai formuojami 1:1,5 nuolydžiu. Kur kelio šlaitai projektuojami statesni taikomi papildomi šlaitų armavimo sprendiniai.

Kai pylimo pagrindas statesnis už 1:5 ir tikimasi nuošliaužų, tai pylimo stabilumui užtikrinti, turi būti įrengiamos pakopos. Žemės sankasos paviršius formuojamas 4,0 % nuolydžiu, išskyrus atvejus, kai esamas gruntas yra stabilizuojamas, tuomet paviršius formuojamas 2,5 % nuolydžiu. Įrengiamos sankasos deformacijos modulis E_{v2} turi

būti ne mažesnis kaip 45 MPa (kai gruntas nėra stabilizuotas). Natūralieji ir supiltiniai gruntai turi būti sutankinami, kad atitiktų ĮT ŽS 17 3.3.2. punkte nurodytos lentelės reikalavimus.

Sankasos išplatinimui, kur naudojamas sankasos grunto stiprinimas pagal MN GPSR 12, numatoma naudoti vietinį gruntą iš iškasų. Rangovas dėl technologinių priežasčių gali numatyti išplatinimų vietose supilto grunto pagerinimą ar kvalifikuotą pagerinimą pagal MN GPSR 12 arba išplatinimus įrengti iš F1 klasės atsivežtinio arba vietinio grunto.

3.3.3. Žemės sankasa (kai stiprinama geotinklais ant polių).

Pabaigus sustiprinti žemės sankasą naudojant polius reikia pasiruošti žemės sankasą geotinklų paklojimui. Jeigu darbinė polių įrengimo platforma buvo įrengta aukščiau nei numatomas apatinio geotinklo paklojimo aukštis, tuomet reikia nusikasti žemės sankasą iki projektinio gylio. Jeigu darbinė platforma po polių įrengimo deformavosi, reikia papildomai pripilti grunto sluoksnį, kuriuo būtų pasiekiamas projekto brėžiniuose numatytas pirmojo geotinklo paklojimo aukštis. Ant geotinklo galima pilti tik 0/11, 0/16, 0/22, 0/32, 0/45 nesurištųjų mineralinių medžiagų mišinius.

Žemės sankasa prieš klojant pirmąjį geotinklo sluoksnį negali būti papildomai tankinama. Visi tankinimo darbai turi būti vykdomi paklojus geotinklus ir užpylus reikiamą projektinio grunto sluoksnio storį, kad geotinklai galėtų įsitempti.

Įrengiama geotinklų ir grunto išskirstomoji platforma:

- Geotinklų ir grunto išskirstomoji platforma išilgai kelio turi būti įrengiama ilgesnė nei polių pradžia ir pabaiga;
- Skersine sankasos kryptimi paklojamas pirmasis geotinklo sluoksnis. Geotinklas klojamas vientisas, be pertraukimų klojimo kryptimi, kartu įvertinant ir reikiamą jo užlenkimo atgal į pylimą ilgį pagal projekto brėžinius. Bendriniai geotinklo paklojimo, rulonų kraštų persidengimo ir geotinklo pažaidų ištaisymo nurodymai atliekami pagal geotinklų gamintojo rekomendacijas;
- Prieš klojant antrą geotinklo sluoksnį, numatytą išilgine sankasos kryptimi, reikia užpilti grunto sluoksnį, kaip parodyta brėžiniuose;
- Išilgine sankasos kryptimi paklojamas antrasis geotinklo sluoksnis. Geotinklo rulonų galų perdengimas klojimo kryptimi turi būti ne mažesnis, nei toje vietoje esantis atstumas tarp 4 polių eilių. Geotinklo perdengimo ilgis gretimų rulonų kraštuose ir geotinklo pažaidų ištaisymo nurodymai atliekami pagal geotinklų gamintojo rekomendacijas;
- Virš geotinklų supilamas ir gerai sutankinamas, ≥ 95% pagal Proktorą, projektinis apsauginio šalčiui atsparaus grunto sluoksnis, tankinama sluoksniais ne didesniais kaip 30 cm;
- Įrengiama projektinė dangos konstrukcija.

Geotinklų ir grunto išskirstomieji platforma, gali būti įrengiama skirtingose pylimo pusėse ne vienu metu. Tokiu atveju apatinis geotinklas klojamas skersine kryptimi turi būti atlenktas ir suvyniotas šalia pylimo, kad įrengiant likusią pylimo dalį jis būtų toliau paklojamas jo nesuardžius.

3.3.4. Šlaitai

Visą pašalintą dirvožemį iš laikinos sandėliavimo aikštelės numatoma panaudoti kelio šlaitų ir teritorijų šalia užpylimui. Užpylus kelio šlaitus ir teritorijų šalia dirvožemį reikia apsėti žolių sėklomis. Mišinio sudėtį ir sėklų santykį parinkti pagal poreikį priklausomai ar reikia tvirtinti šlaitus, ar užsėjami horizontalūs paviršiai.

Kelio šlaitai, patenkantys į potvynio rizikos zoną tvirtinami akmenimis. Akmenų frakcija ≥90 mm, tvirtinamo sluoksnio storis ≥40 cm.

Reikalavimai šlaitų įrengimui pateikti ĮT ŽS 17 X skyriuje.

3.3.5. Šlaitų eroziją stabdančios medžiagos

Šlaitų eroziją stabdančios medžiagos įrengiamos kelio šlaitų apsaugai nuo vandens ar vėjo sukeliamos erozijos iki kol nesuvešėjo žolė, šlaito ir pado apsauga nuo srūvančio vandens sukeliamos erozijos ir grunto išplovimas.

Šlaitų eroziją stabdančios medžiagos (arba analogo) parametrai ir savybės turi būti ne prastesnės, nei pateiktų lentelėje (arba analogas):

Savybės	Mato vienetai	Nominalios vertės
Gaminio tipas	-	Plastikinis erdvinis eroziją stabdantis demblys sudarytas iš raizgytų gijų šerdies ir sutvirtinančio tinklelio arba trimatis lankstus geotinklas arba erdvinio demblio ir lankstaus geotinklo geokompozitas
Medžiaga	-	PP, PE, PET (atskirų šlaitų eroziją stabdančios medžiagos dalių medžiagiškumas gali būti skirtingas)
Plotinis tankis	g/m^2	≥380
Storis	mm	≥ 15
Stipris tempiant išilgine kryptimi	kN/m	$F_{k,5\%}$ ≥ 2,0
Atmosferos poveikio atsparumas (liekamasis stipris tempiant)	%	≥ 60
Ilgaamžiškumas	metai	Eksploatacijos laikas yra ne trumpesnis nei 25 metai, natūraliuose gruntuose, kurių aplinkinė terpė 4 ≤ pH ≤ 9 bei grunto temperatūra <25˚C.

Įrenginėjant šlaitų eroziją stabdančias medžiagas, būtina vadovautis Geosintetikos, naudojamos žemės darbams keliuose, metodinių nurodymų MN GEOSINT ŽD 13 VI skyriaus VI skirsnio reikalavimais ir pasirinkto medžiagų tiekėjo pateikiamomis įrengimo taisyklėmis (rekomendacijomis). Pagal pasirinktą medžiagų tiekėją RANGOVAS turi įsivertinti šlaitų eroziją stabdančias medžiagos kiekių padidėjimą dėl užlenkimų, inkaravimų ir medžiagos persidengimą.

Šlaitų eroziją stabdančių medžiagų persidengimą turi įvertinti rangovas pagal pasirinkto medžiagų tiekėjo pateiktas įrengimo taisykles (rekomendacijas).

3.3.6. Darbų atlikimas žiemą

Šalčio ir atšilimo (polaidžio) laikotarpiais kasimo ir užpylimo darbai atliekami tik laikantis būtinų atsargos priemonių.

Žemės darbai žiemą turi būti atliekami be pertraukų, greitai ir sutelkus kelių tiesimo mašinas trumpame ruože. Kasant iškasas arba dirbant karjeruose, jeigu buvo panaudotos termoizoliacinės medžiagos, jos turi būti nuvalomos nuo ne didesnio kaip vienos pamainos darbams skirto ploto.

Žiemos metu gali būti kasamos iškasos ir rezervai, kurių gruntai yra sausi smėliai, žvyrai, žvirgždai, taip pat molio gruntai, kurių drėgnis neviršija optimaliojo, pilami pylimai iš gretimų rezervų, dirbama pelkėse: kasamos durpės, pilami pylimai iš smėlingų gruntų, iškasamos gilios drenažinės tranšėjos.

Rengiant žemės sankasą žiemos metu, be apribojimų gali būti naudojami žvyro gruntai ir nedulkėti smėliai, jeigu jų klodai neslūgso vandenyje. Naudojant molio gruntus ir dulkėtus smėlius, turi būti patikrinamas jų drėgnis, kuris neturi viršyti optimaliojo drėgnio WPr.

Sankasos pylimo srityje iki 2,0 m nuo važiuojamosios dalies paviršiaus sušalęs gruntas negali būti užpilamas. Jeigu sušalęs gruntas numatytas užpilti žemiau negu 2,0 m nuo važiuojamosios dalies paviršiaus, turi būti tiriamos sąlygos ir priemonės, kad būtų galima tęsti žemės darbus.

Atliekant darbus žiemos metu turi būti numatytas nuolatinis sniego, ledo valymas nuo privažiavimo kelių ir darbo vietų.

Detalesni reikalavimai žemės sankasos įrengimui žiemos metu išdėstyti ĮT ŽS 17 VIII skyriaus VII skirsnyje.

3.4. Pamatų duobės, vandens pralaidų ir inžinerinių tinklų tranšėjos

3.4.1. Bendrosios nuostatos

Pamatų duobės dugno matmenys priklauso nuo statinio išorinių matmenų, įskaitant užimamų darbo zonų mažiausią plotį ir būtinus matmenis klojinių ir išramstymo konstrukcijoms.

Gruntas statinio pagrindo apačioje neturi būti išpurenamas. Jeigu gruntas buvo išpurentas, tai papildomai tankinant turi būti atnaujintas pradinis grunto tankis arba kitu tinkamu metodu – pradinė laikomoji geba.

Iškasti gruntai, nustačius jų tinkamumą, gali būti pakartotinai naudojami užpylimo arba kitiems darbams.

Parenkant pamatų duobių ir vandens pralaidų tranšėjų šlaitų nuolydį, turi būti atsižvelgta į grunto sankibumą, mechanines savybes, į tai, kiek laiko tranšėjos lieka neužpiltos, bei į kitus išorinius veiksnius.

Detaliau bendrosios nuostatos aprašomos ĮT ŽS 17 XIII skyriaus I skirsnyje.

3.4.2. Statybinės medžiagos

Gofruotų plieninių arba plastikinių vamzdžių (GVP) ir kitų pralaidų užpylimo zonose ir grunto prizmėms supilti tinkami gruntai: smulkiagrūdžiai, vidutiniagrūdžiai, stambiagrūdžiai smėliai, žvyro ir smėlio mišiniai, gruntai su žvyro priemaišomis. Šiuose gruntuose neturi būti stambesnių kaip 50 mm grūdelių, o mažesnės už 0,1 mm dalelės neturi sudaryti daugiau kaip 10 %; šiame smulkiųjų dalelių kiekyje molio dalelės neturi sudaryti daugiau kaip 2 %.

Laikant vandens pralaidų tranšėjoms užpilti tinkamą gruntą tarpiniame sandėlyje, gruntas turi būti apsaugotas nuo užteršimo.

Užpilamame grunte neturi būti vamzdžiams kenksmingų priemaišų. Medžiagos, kurios gali pakenkti vamzdynams, pavyzdžiui: šlakas, gruntas su akmenimis, neturi būti naudojamos vandens pralaidų zonoms užpilti.

Plačiau statybinės medžiagos aprašomos ĮT ŽS 17 XIII skyriaus III skirsnyje.

3.4.3. Įrengimas ir sutankinimas

Vandens pralaidos zonoje abi vamzdžio pusės tuo pačiu metu turi būti užpilamos grunto sluoksniais ir rūpestingai sutankinamos. Sunkiai prieinamose vietose (apatiniame pralaidos žiedo ketvirtyje) turi būti ypač kontroliuojama užpylimo ir sutankinimo kokybė. Įrengiant GVP bangos turi būti užpilamos rankiniu būdu.

Užpilant ir tankinant GPV, jų horizontalusis skersmuo neturi sumažėti daugiau kaip 3,0 %.

Pilamo sluoksnio storis (cm) nurodomas lentelėje:

Užpilamoji dalis	Gruntų grupės		
	ŽG, ŽB, ŽP, SG, SB, SP	ŽD, ŽM, SD, SM, ŽDo, ŽMo, SDo, SMo	DL, DV, DR, ML, MV, MR, OH, OD, OM, OK
1) nuo pralaidos pagrindo iki 1 m aukščio virš vamzdžio viršaus bei siauros pamatų duobės	20–30	15–25	10–20
2) nuo 1 m aukščio virš vamzdžio iki žemės sankasos viršaus	30–50	20–40	20–30

Tiesiant kelią arba įrengiant dangos konstrukciją, nuslinkę pamatų duobių arba tranšėjų šlaitai dangos zonoje turi būti iškasami. Susidariusi ertmė turi būti sutvarkoma taip, kaip vandens pralaidų zonos dalis.

Įrengimas ir sutankinimas detaliau aprašomi ĮT ŽS 17 XIII skyriaus IV skirsnyjeĮrengimas ir sutankinimas aprašomi ĮT ŽS 17 XIII skyriaus IV skirsnyje.

3.4.4. Reikalavimai sutankinimui

Vandens pralaidų ir vamzdynų tranšėjų užpylimo gruntai turi būti taip sutankinami, kad atitiktų 196–204 punktų reikalavimus. Vandens pralaidų ir vamzdynų tranšėjose, esančiose žemės sankasoje ir už jos ribų, reikalaujamas 10 % mažiausio kvantilio gruntų sutankinimo rodiklis DPr= 97,0 %.

Sunkiai prieinamose vandens pralaidų zonos vietose, kuriose abejojama grunto sutankinimo tinkamumu, turi būti užpilama kitomis tinkamomis medžiagomis (pavyzdžiui: grunto ir rišiklių mišiniu, tam tikros kokybės betonu), prieš tai nustačius, ar jos nekenkia vamzdžių pagrindui, patiems vamzdžiams ir dangos konstrukcijai. Šiuo tikslu turi būti numatytas tokių medžiagų poreikis.

Reikalavimai sutankinimui plačiau aprašomi ĮT ŽS 17 XIII skyriaus V skirsnyje.

3.5. Kelio statinių užpylimas

Kelio statinių užpylimo zonai priklauso ertmė nuo kelio statinio kraštinės atramos pamato iki 0,45 m aukščio virš pereinamųjų plokščių pradžios, įskaitant dangos konstrukcijos storį.

Užpylimo zona žemės sankasos atžvilgiu turi prasidėti pamatų duobės dugne ne mažesniu kaip 2 m atstumu nuo kelio statinio (toliau – statinio) pamatų galinės briaunos, o žemės sankasos šlaito statumas neturi būti didesnis kaip: 1:2 pylimuose, kai statinys užpilamas vėliau, 1:1 iškasose ir pylimuose, kai tuo pačiu metu pilamas pylimas ir užpilamas statinys.

Tuo atveju, kai užpylimui naudojami stambiagrūdžiai gruntai pagal XIV skyriaus antrąjį skirsnį, tai užpylimo zona naudojama ir kaip nusausinimo zona.

Detalesni reikalavimai kelio statinių užpylimui aprašomi ĮT ŽS 17 XIV skyriuje.

3.6. Darbų kontrolė ir priėmimas

Kontrolė atliekama remiantis atsitiktiniais ėminiais, kai kontrolinių taškų padėtis bandomajame plote nustatoma atsitiktinai.

Lentelėje pateikiamas atrankos būdu imamų ėminių skaičius (pagal tikrinamo ploto dydį arba vandens pralaidų ir vamzdynų tranšėjų ilgį).

Bandomosios partijos dydis Plotas m^2	**Inžinerinių tinklų tranšėjos ilgis m 1 metrui tranšėjos gylio**	**Atsitiktinių ėminių apimtis n**	**Priėmimo faktorius Q**
Iki 1000	Iki 100	4	0,88
Virš 1000 iki 2000	Virš 100 iki 200	5	0,88
Virš 2000 iki 3000	Virš 200 iki 300	6	0,88
Virš 3000 iki 4000	Virš 300 iki 400	7	0,88
Virš 4000 iki 5000	Virš 400 iki 500	8	0,88
Virš 5000 iki 6000	Virš 500 iki 600	9	0,88

Darbų kontrolė ir bandymai turi atitikti ĮT ŽS 17 XVIII skyriaus ir MN GPSR 12 X skyriaus reikalavimus.

3.6.1. Bandymų rūšys

Bandymų rūšys yra skirstomos į: tinkamumo bandymus, vidinės kontrolės bandymus ir kontrolinius bandymus.

Tinkamumo bandymus sudaro tokie bandymai, kuriais įrodomas statybinių medžiagų ir jų mišinių bei gruntų tinkamumas numatytam naudojimo tikslui, atitinkančiam projekto (sutarties) reikalavimus. Nustatytu laiku prieš darbų pradžią rangovas turi įrodyti numatytų naudoti statybinių medžiagų ir jų mišinių bei gruntų tinkamumą. Atitinkamų statybinių medžiagų ir jų mišinių bei gruntų tinkamumui įrodyti turi būti pateikta bandymų ataskaita ir/arba eksploatacinių savybių deklaracija.

Vidinės kontrolės bandymus sudaro tokie bandymai, kuriuos atlieka rangovas, kad būtų užtikrinama statybinių medžiagų ir medžiagų mišinių savybių bei atliktų darbų atitiktis projekte (sutartyje) nurodytiems reikalavimams.

Rangovas turi kruopščiai atlikti reikiamos apimties vidinės kontrolės bandymus. Rangovas tikslią atliekamos vidinės kontrolės apimtį nurodo savo statybos taisyklėse. Rezultatai turi būti protokoluojami. Jeigu nustatomi nuokrypiai nuo projekto (sutarties) reikalavimų, priežastys, lemiančios nuokrypius, turi būti tuoj pat pašalinamos. Šiuo atveju vidinės kontrolės apimtis turi būti padidinta, kol nusistovės gera gamybos kokybė.

Kontroliniai bandymai yra užsakovo bandymai, kuriais turi būti nustatoma, ar statybinių medžiagų, medžiagų mišinių savybės ir užbaigti darbai atitinka projekto (sutarties) reikalavimus. Šių bandymų rezultatai yra darbų priėmimo pagrindas. Ėminių ėmimą ir tikrinimus, kuriuos galima atlikti sluoksnio įrengimo ruože, turi atlikti Užsakovas ar jo paskirtoji bandymų laboratorija dalyvaujant Rangovui.

Statybos darbų žurnale turi būti atlikti įrašai apie atliktus bandymus.

Reikalavimai bandymų rūšims pateikti ĮT ŽS 17 XVIII skyriaus II, III, IV, V ir VI skirsniuose ir MN GPSR 12 X skyriaus III II skirsnyje.

3.6.2. Žemės sankasos geometrinių dydžių tikrinimas

Žemės sankasos išilginio ir skersinio profilio aukščių atitiktys projektiniams turi būti įprastais matavimo metodais, lygumas tikrinamas 3 m ilgio matavimo liniuote.

Atliekant kontrolinius tikrinimus, aukščiai turi būti tikrinami ne didesniais kaip 100 m atstumais.

Žemės sankasos geometrinių dydžių tikrinimas atliekamas laikantis ĮT ŽS 17 XVIII skyriaus VII skirsnyje išdėstytų reikalavimų.

3.6.3. Leistini nuokrypiai

Lentelėje nurodomi žemės sankasos nuokrypiai ir kontrolė:

Kontroliuojami dydžiai	Leistinųjų nuokrypių arba dydžių reikšmės	Kontrolinių bandymų apimtys
1. Žemės sankasa		
1.1. Aukščiai	± 5 cm	pasirinktinai, tačiau ne mažiau kaip 10 matavimų kiekviename kilometre
1.2. Plotis (atstumas nuo žemės sankasos ašies iki briaunos)	± 10 cm	pasirinktinai, tačiau ne mažiau kaip 10 matavimų kiekviename kilometre
1.3. Skersiniai nuolydžiai	± 0,5 % (absoliut.)	pasirinktinai, tačiau ne mažiau kaip 10 matavimų kiekviename kilometre
1.4. Šlaitų nuolydžiai	± 10 % (sant.)	pasirinktinai, tačiau ne mažiau kaip 10 matavimų kiekviename kilometre
1.5. Pylimo pado plotis	± 20 cm	pasirinktinai, tačiau ne mažiau kaip 10 matavimų kiekviename kilometre
1.6. Bermos plotis	± 20 cm	pasirinktinai, tačiau ne mažiau kaip 10 matavimų kiekviename kilometre
1.7. Augalinio sluoksnio storis	± 20 %, tačiau ne mažesnis kaip 6 cm	pasirinktinai, tačiau ne mažiau kaip 10 matavimų kiekviename kilometre
1.8. Sutankinimo rodiklis D_{Pr}[1)]	100 %; 97 %, kai h £ 0,5 m 98 %; 97 %; 95 %, kai h > 0,5 m (žr. šių taisyklių 2 lentelę)	ne mažiau kaip trys pavyzdžiai kiekvieniems 7000–9000 m², platinant žemės sankasą, – kiekvieniems 4000 m²;
1.9. Deformacijos modulis E_{V2}	³ 45 MPa (45 MN/m²) (kai rengiamos *SV, I–III* klasių dangų konstrukcijos)	ne mažiau kaip 10 matavimų kiekviename kilometre; platinant žemės sankasą – ne mažiau kaip trys matavimai kiekvieniems 4000 m²

Leistini nuokrypiai pateikti ĮT ŽS 17 XVIII skyriaus VII skirsnyje.

3.7. Darbų priėmimas

Užbaigtus darbus Užsakovas arba techninis prižiūrėtojas turi priimti ne vėliau kaip per 15 darbo dienų po raštiško pranešimo apie juos.

Darbų priėmimo terminas pratęsiamas, jeigu rangovas dar nepateikė darbams įvertinti reikalingų rezultatų pagal sutartyje numatytus kelių tiesimo medžiagų, kitų medžiagų ir atliktų darbų bandymus arba paslėptų darbų aktų. Darbų priėmimo terminas pratęsiamas taip pat jei nepadaryta kontrolinė geodezinė nuotrauka, jeigu tai buvo numatyta žemės sankasos įrengimo sutartyje.

Jeigu Užsakovas galutiniam užbaigtų darbų įvertinimui nustatytu laiku dar nepateikė reikalingų bandymų rezultatų, tai jis naudojasi sutarties sąlygomis.

Tokia pati tvarka galioja priimant užbaigtas darbų dalis.

Užsakovas turi teisę darbą ar darbo dalį priimti anksčiau sutartyje numatyto termino, tačiau Užsakovas apie tokį savo sprendimą turi pranešti rangovui. Reikalingos priemonės turi būti suderintos raštu.

Jeigu rangovas prašo priimti darbus anksčiau sutartyje numatyto termino, užsakovui dėl darbų priėmimo galioja 45 punkte nurodytas terminas.

Jeigu eismo zonos, kuriose atliktos tam tikros darbų dalys, naudojamos tolesniems įrengimo darbams, tuomet tų darbų dalių priimti kaip užbaigtų darbų negalima.

Jeigu darbų priėmimo nėra reikalaujama, darbai laikomi priimtais pasibaigus 15 darbo dienų po raštiško pranešimo apie juos. Tokia pati tvarka galioja priimant užbaigtas darbų dalis.

Priimant atliktus žemės sankasos įrengimo darbus, reikia laikytis ĮT ŽS 17 V skyriaus V skirsnyje išdėstytų reikalavimų.

3.8. Standartai

LST 1331:2015	Gruntai, skirti keliams ir jų statiniams. Klasifikacija
LST 1360.1:1995	Automobilių kelių gruntai. Bandymo metodai. Granuliometrinės sudėties nustatymas.
LST 1360.3:1995	Automobilių kelių gruntai. Bandymo metodai. Drėgnio nustatymas.
LST 1360.4:1995	Automobilių kelių gruntai. Bandymo metodai. Takumo ir plastiškumo ribų nustatymas.
LST 1360.5:1995	Automobilių kelių gruntai. Bandymo metodai. Bandymas štampu.
LST 1360.6:1995	Automobilių kelių gruntai. Bandymo metodai. Grunto tankio nustatymas.
LST 1360.7:1995	Automobilių kelių gruntai. Bandymo metodai. Grunto dalelių tankio nustatymas.

Be šių standartų gali būti taikomi ir kiti juos atitinkantys lygiaverčiai standartai.

3.9. Kiti normatyviniai statybos techniniai dokumentai

STR 2.06.04:2014	Gatves ir vietines reikšmes keliai. Bendrieji reikalavimai
STR 1.06.01:2016	Statybos darbai. Statinio statybos priežiūra
KTR 1.01:2008	Automobilių keliai
MN GPSR 12	Gruntų pagerinimo ir sustiprinimo rišikliais metodiniai nurodymai
MN GEOSINT ŽD 13	Geosintetikos, naudojamos žemės darbams keliuose, metodiniai nurodymai
ĮT ŽS 17	Automobilių kelių žemės darbų ir sankasos įrengimas

4. VANDENS NULEIDIMAS

Šiame TS skyriuje pateikiami reikalavimai vandens pralaidų ir paviršinių lietaus nuotekų surinkimo latakų įrengimo darbams, šių darbų kontrolei ir priėmimui.

4.1. Medžiagos

4.1.1. Plastikiniai (PP) vamzdžiai

Šio tipo vamzdžiai naudojami pralaidose. Vamzdžiai turi atitikti standarto EN 13476, projekto bei kitų normų ir standartų, užtikrinančių ne žemesnę kokybę, reikalavimus.

Plastikinių pralaidų techniniai parametrai ne prastesni, nei:

D400 mm pralaidoms

Medžiaga	PP (polipropilenas)
Žiedo standumas	≥ 8 kN/m^2
Vamzdžio diametras	400 mm
Žiedo lankstumas	≤ 30 % deformacija be pažeidimų
Atsparumas smūgiams	H50≥1000mm

Plastikinių pralaidų konstrukcijos galai nenupjaunami.

Pralaidoms saugus naudojimo laikas turi būti – 30 metų.

4.1.2. Plastikiniai (PE) vamzdžiai

Šio tipo vamzdžiai naudojami pralaidose. Vamzdžiai turi atitikti standarto LST CEN/TS 12666-2:2012, projekto bei kitų normų ir standartų, užtikrinančių ne žemesnę kokybę, reikalavimus.

4.1.3. Plieninis gofruotas vamzdis

Metaliniai vamzdžiai turi atitikti projekto reikalavimus, taip pat kitų normų ir standartų, užtikrinančių ne žemesnę kokybę, reikalavimus. Vamzdžiai turi būti apsaugoti nuo korozijos, užtikrinant numatytą jų tarnavimo laiką. Jei vamzdžiai yra suvirinti, turi būti garantuojama siūlių suvirinimo kokybė. Pralaidos turi atitikti ST 188710638.07:2004 reikalavimus. Pagrindiniai pralaidų parametrai pateikti lentelėje.

Konstrukcijos sienutės storis, mm	≥ 2,00
Konstrukcijos diametras (vidinis), m	≥ 0,80
Konstrukcijų gofras	≥ 68x13
Plieno klasė	S250GD/DX51D
Konstrukcijos segmentų sujungimas	Apkabomis
Antikorozinė danga	Cinko danga (dangos storis atitinka LST EN 10346 standarto dangos reikalavimus Z600 dangai) bei papildomai 100% perimetro iš vidinės ir išorinės pusės padengta polimerine danga (vidutinis dangos storis ≥ 250 µm, atitinka LST EN 10169 standarto reikalavimus).
Gamyba ir kokybės kontrolė	Konstrukcija privalo turėti notifikuotos įstaigos išduotą gamybos kokybės kontrolės atitikties sertifikatą pagal LST EN 1090-1 standarto reikalavimus, turi turėti tai patvirtinančią produkto eksploatacinių savybių deklaraciją ir turi būti ženklinama CE ženklu pagal reglamento (ES) Nr. 305/2011 reikalavimus. Konstrukcija turi būti gaminama pagal LST EN 1090-2 standarto reikalavimus. Gamybos kokybė turi atitikti EXC3 klasę

4.1.4. Geotekstilė

Geosintetinės medžiagos turi atitikti techninių reikalavimų aprašo TRA GEOSINT ŽD 13 ir MN GEOSINT ŽD 13 reikalavimus.

Geotekstilės sankasos gruntų atskyrimui ir filtravimui charakteristikos (arba analogas):

Funkcijos / **Savybės**	**Atskyrimas ir filtravimas (minimalios/maksimalios reikšmės)**
Žaliava	PP
Plotinis svoris	≥ 150 g/m2
Atsparumas statiniam pradūrimui	≥ 2,0 kN
Stipris tempiant abiem kryptimis	Fk,5% ≥ 11,0 kN/m
Pailgėjimas esant didžiausiai apkrovai abiem kryptimis	≥ 45 %
Atsparumas dinaminiam prakirtimui	≤ 20 mm
Charakteringasis kiaurymės matmuo O90	0,06 mm ≤ pasirinktas O90 ≤ 0,13 mm
Pralaidumas vandeniui statmena plokštumai kryptimi	≥ 60 l/m2s
Atmosferos poveikio atsparumas	Užpilti gruntu per mėnesį nuo įrengimo
Ilgaamžiškumas	Ne trumpesnis nei 100 metų, natūraliuose gruntuose, kurių aplinkinė terpė 4 ≤ pH ≤ 9 bei grunto temperatūra <25˚C.

Įrenginėjant geotekstilę būtina vadovautis galiojančiais normatyviniais reikalavimais ir pasirinkto medžiagų tiekėjo pateikiamomis įrengimo taisyklėmis (rekomendacijomis).

4.1.5. Geomembrana

Geomembrana įrengiama po pralaidų antgaliais.

Geomembranos techninės charakteristikos (arba analogas):

Funkcijos / Savybės	Atskyrimas
Žaliava	HDPE
Plotinis tankis	Nurodo gamintojas pagal LST EN 1183
Storis	≥ 2,0 mm (leidžiama storio variacija į mažesnę pusę – 5%) pagal LST EN 1849-2
Atsparumas statiniam pradūrimui	≥4,7 kN pagal LST EN ISO 12236
Stipris tempiant abiem kryptimis	≥ 25 kN/m pagal LST EN ISO 527-3
Sugadinimas instaliuojant	Pagal MN GEOSINT ŽD 13 IX skyriaus I skirsnio 1 lentelės reikalavimus
Anglies kiekis	>1,8%
Cheminio senėjimo atsparumas	Mažiausiai 25 metai, gaminiai naudojami tik natūriniame grunte (4≤pH≤9) bei grunto temperatūra <25˚C
Atmosferos poveikio atsparumas	Pagal MN GEOSINT ŽD 13 IX skyriaus IV skirsnio 425 punkto 6 lentelės reikalavimus, bei gamintojo rekomendacijas

Įrenginėjant geomebraną būtina vadovautis galiojančiais normatyviniais reikalavimais ir pasirinkto medžiagų tiekėjo pateikiamomis įrengimo taisyklėmis (rekomendacijomis).

4.1.6. Armuojantis geotinklas 40/20

Armuojantis geotinklas 40/20 įrengiamas po skaldos pagrindo sluoksniu ties pralaida per kelią.

Funkcijos / Savybės	Armavimas (minimalios/maksimalios reikšmės)
Pagrindinė apkrova	vienos ašies arba anizotropinė
Žaliava	PET
Trumpalaikis stipris tempiant išilgai	Fk,5% ≥ 40,0 kN/m
Minimalus užtikrintas projektinis ilgalaikis stipris tempiant išilgai 100-ui metų (Fd= Fk,5%/A1*A2*A3*A4*γ, kur γ=1,4, kai aplinkos terpė neutrali, o naudojamo grunto fr. 0/32)	Fd ≥ 18,5 kN/m
Minimalaus stiprio tempiant skaičiuotinė vertė, esant 2 % pailgėjimui išilgai (Fd2.0=F2.0/A2, kur F2.0 – geotinklo stipris tempiant esant 2% pailgėjimui; grunto fr. 0/32)	Fd2.0 ≥ 12,8 kN/m
Stipris tempiant esant 1 % pailgėjimui išilgai	F1.0 ≥ 8,0 kN/m
Pailgėjimas esant didžiausiai apkrovai	≤ 8,5 %
Atmosferos poveikio atsparumas	≥ 95 %
Ilgaamžiškumas	Ne trumpesnis nei 100 metų, natūraliuose gruntuose, kurių aplinkinė terpė 4 ≤ pH ≤ 9 bei grunto temperatūra <25˚C.

4.1.7. Armuojantis geotinklas 400/40

Armuojantis geotinklas 400/40 naudojamas virš polinių pamatų.

Geotinklo techninės charakteristikos (arba analogas):

Funkcijos / Savybės	Armavimas (minimalios/maksimalios reikšmės)
Pagrindinė apkrova	vienos ašies arba anizotropinė
Žaliava	PET
Trumpalaikis stipris tempiant išilgai	Fk,5% ≥ 400,0 kN/m
Minimalus užtikrintas projektinis ilgalaikis stipris tempiant išilgai 100-ui metų (Fd= Fk,5%/A1*A2*A3*A4*γ, kur γ=1,4, kai aplinkos terpė neutrali, o naudojamo grunto fr. 0/32)	Fd ≥ 192,4 kN/m

Minimalaus stiprio tempiant skaičiuotinė vertė, esant 2 % pailgėjimui išilgai (Fd2.0=F2.0/A2, kur F2.0 – geotinklo stipris tempiant esant 2% pailgėjimui; grunto fr. 0/32)	Fd2.0 ≥ 133,3 kN/m
Stipris tempiant esant 1% pailgėjimui, md**	F1.0 ≥ 80,0 kN/m
Pailgėjimas esant didžiausiai apkrovai	≤ 8,5 %
Atmosferos poveikio atsparumas	≥ 95 %
Ilgaamžiškumas	Ne trumpesnis nei 100 metų, natūraliuose gruntuose, kurių aplinkinė terpė 4 ≤ pH ≤ 9 bei grunto temperatūra <25˚C.

4.2. Darbų atlikimas

4.2.1. Plieninių pralaidų transportavimas

Transportuojant vamzdžius į objektą reikia atsižvelgti į šiuos papildomus reikalavimus:

- Vamzdžius reikia vežti tik su kėbulą turinčiais sunkvežimiais arba automobiliais su šoninėmis atramomis. Vamzdžiai gali būti išlindę už automobilio kėbulo gabaritų ne daugiau kaip 1,0 m;
- Vamzdžius kraunant į krūvą automobilyje, reikia laikytis tų pačių taisyklių, kaip ir juos sandėliuojant statybvietėje. Vamzdžių krūvos aukštis automobilyje neturi viršyti automobilio borto aukščio daugiau kaip 1,0 m;
- Transportuojami vamzdžiai įvairiomis priemonėmis (geotekstile, kartonu, lentelėmis ir pan.) turi būti apsaugoti nuo subraižymo. Jie taip pat turi būti tarpusavyje surišti sutvirtinant šonines atramas;
- Būtina užtikrinti patikimą vamzdžių tvirtinimą automobilyje, kad jie išliktų stabilūs visu transportavimo laikotarpiu;
- Vamzdžiai turi būti apsaugoti nuo pažeidimų transportuojant, pakraunant ir iškraunant. Vamzdžių negalima stumdyti, trankyti ar mėtyti iš transporto priemonės.

4.2.2. Plieninių pralaidų sandėliavimas

Jeigu yra galimybė vamzdžiai turi būti sandėliuojami originaliame gamykliniame įpakavime iki darbų pradžios.

Sandėliuojant pavienius vamzdžius reikia atsižvelgti į šiuos reikalavimus:

- Vamzdžiai turi būti kraunami į krūvas ant padėklų ar lentų vengiant tiesioginio kontakto su gruntu;
- Rekomenduojamas sandėliuojamų pavienių, mažo diametro vamzdžių krūvos aukštis 1,5 m;
- Kraunant vamzdžius sluoksniais juos reikia atskirti mediniais tašais, lentomis ir pan.;
- Vertikaliomis atramomis iš šonų vamzdžių krūva turi būti apsaugoma nuo atsitiktinio jų nuslydimo.

Jeigu sandėliuojami vamzdžiai per 12 mėnesių nebus sumontuoti, juos būtina apsaugoti nuo ultravioletinių spindulių poveikio uždengiant arba perkeliant po stogu. Uždengti reikia taip, kad oras galėtų laisvai cirkuliuoti.

Iškraunant, perkeliant arba montuojant būtina naudoti tokias pakėlimo priemones, kurios nepažeistų vamzdžių. Rekomenduojama naudoti juostas arba traversą su dviguba pakaba iš minkšto lyno (medvilnės, kanapių ir pan.).

4.2.3. Vamzdžių pagrindai

Pamatų duobių, vandens pralaidų ir vamzdynų tranšėjų įrengimas turi atitikti ĮT ŽS 17 reikalavimus.

Plastikiniai vamzdynai (pralaidos) turi būti klojami ant ne plonesnio kaip 150 mm storio smėlio sluoksnio, plastikiniai vamzdynai (kanalizacijos vamzdžiai) turi būti klojami ant ne plonesnio kaip 100 mm storio smėlio sluoksnio, jei tranšėjos dugnas yra suformuotas iš atvežtinio grunto, kurio dalelės didesnės kaip 32 mm. Tranšėjos dugnas turi būti išlygintas ir turėti reikalaujamą nuolydį.

Jei tranšėjos dugnas yra iš smėlio ar žvyro su ne didesnėmis kaip 8 mm dydžio dalelėmis, vamzdžiai gali būti klojami tiesiai ant dugno suteikus reikiamą nuolydį.

4.2.4. Šlaitų ir vagos tvirtinimas

Plastikinių pralaidų ištekamieji antgaliai tvirtinami skalda fr. 22/45, hvid=0,15 m. Pralaidų antgalių tvirtinimas turi atitikti ST 188710638.07:2004 reikalavimus.

4.2.5. Griovių tvirtinimas

Kelio grioviai iki 3 % nuolydžio tvirtinami žvirgždo skalda fr. 16/32, nuo 3 % iki 6 % tvirtinami skalda fr. 22/45, nuo 6 % iki 10 % - latakais įrengiamais iš šlaitų tvirtinimo plytelių. Po šlaitų tvirtinimo plytelių apatine dalimi yra įrengiamas 0,04 m storio betono pasluoknis ir 0,10 m storio žvirgždo skaldos fr. 16/32 pagrindas.

4.2.6. Tranšėjų įrengimas

Iškastos tranšėjos turi būti tokio dydžio, kad jose tilptų vamzdžiai bei jų pagrindai, ir kad tranšėjas butu galima sutvirtinti, esant reikalui, panaudojant tvirtinimus.

Vamzdžių tranšėjose, kiek tai įmanoma, neturi būti paviršinio ar gruntinio vandens. Tranšėjų įrengimas aprašomos ĮT ŽS 17 XIII skyriuje.

4.2.7. Vamzdžių sujungimas

Vamzdžių sujungimai atliekami griežtai pagal gamintojo nurodymus.

Prieš sujungiant visos jungiamosios dalys gerai nuvalomos, išdžiovinamos ir taip laikomos panaudojus gamintojo rekomenduotą sujungimo tepimo priemone, kol sujungimas sumontuojamas.

Nors vamzdžių sujungimai ir gali būti kažkiek lankstus, vamzdžiai turi būti tvirtai įtaisyti, kad sujungiant bei sujungus jie nejudėtų.

Sujungimai turi būti moviniai su guminiais žiedais. Guminiai sujungimo žiedai ir tepimo priemonės turi atitikti gamintojo reikalavimus. Šios sandarinimo ir tepimo priemones turi būti pateikiamos komplekte kartu su vamzdžiais ar armatūra. Guminiai sujungimo žiedai turi būti atsparus medžiagoms su kuriomis darbo metu turės sąlytį.

Plastikiniai vamzdžiai numatyti su movomis

4.3. Leistini nuokrypiai

Lentelėje nurodomi žemės sankasos nuokrypiai ir kontrolė:

2. Vandens nuleidimo grioviai		
Kontroliuojami dydžiai	**Leistinų nuokrypių arba dydžių reikšmės**	**Kontrolinių bandymų apimtys**
2.1. Vandens nuleidimo grioviai		
2.1.1. Aukščiai (garantuojant vandens nutekėjimą)	± 5 cm	ne rečiau kaip kas 50 m
2.1.2. Dugno plotis	± 5 cm	ne rečiau kaip kas 50 m
2.1.3. Išilginis nuolydis	± 10 % (sant.)	ne rečiau kaip kas 50 m
[1)] kai sutankinimo kokybės įvertinimui naudojami netiesioginiai bandymo metodai, galima vadovautis 7 lentelės nurodymais		

Leistini nuokrypiai pateikti ĮT ŽS 17 XVIII skyriaus VII skirsnyje.

4.4. Darbų kontrolė ir priėmimas

Rangovas sutelkia darbininkus, parūpina medžiagas ir įrangą bandymų atlikimui. Rangovas pateikia vandenį praplovimui ir išbandymui ir apmoka laikinus vamzdžius, rezervuarus ir vandens gabenimą.

Rangovas turi pateikti visus prietaisus ir priemones vandeniui įleisti į vamzdžius juos praplaunant ir išbandant, tarp jų siurblius, manometrus, skaitiklius, kamščius, išleidžiamuosius vamzdžius ir pan., reikiamas atramas, atraminius blokus, užtikrinančius vamzdžių stabilumą.

Visi vamzdžiai gerai išvalomi ir išbandomi. Rangovas nustatyta tvarka praneša apie savo ketinimą vykdyti vamzdžių išbandymus.

Net, jeigu išbandymas atliktas sėkmingai, pastebėjus tekant vandenį iš bet kokio vamzdžio ar sujungimo, vamzdis pakeičiamas, o sujungimas sujungiamas iš naujo, nustatyta tvarka, išbandymas kartojamas, kol tekėjimas sustabdomas.

Neslėginių savitakiniai nuotekų tinklų išbandymai turi būti atliekamas pagal LST EN 1610 reikalavimus.

Vamzdynai turi būti išbandomi vandeniu bei apžiūrimi tokiomis atkarpomis, kokias apsprendžia statybos eiga, pagal Inžinieriaus ir Užsakovo patvirtinta programa.

Bandymai atliekami per 30 minučių, užsandarinus atskirą tinklo atkarpą, ją užpildant vandeniu, bei kas 10 min. ją papildant. Įpilama vandens pasižymint, kiek vandens reikia įpilti, kad atsistatytų pradinis vandens lygis. Vidutinis įpilamo vandens kiekis negali viršyti LST EN 1610 nurodytų reikšmių.

Baigus visi vamzdynai, šuliniai ir pan., gerai išvalomi ir išplaunami švariu vandeniu vamzdžiai, į kurios žmogus negali patekti, gerai išvalomi stūmokliu su guminiu antgaliu, kurio skersmuo yra lygus vamzdžio kiaurymės vidiniam skersmeniui, užtikrinant, kad vamzdyje neliktų jokių pašalinių objektų.

Darbų kontrolė ir kiti bandymai turi atitikti ĮT ŽS 17 XVIII skyriaus reikalavimus.

4.5. Bandymų rūšys

Reikalavimai bandymų rūšims pagal ĮT ŽS 17 XVIII skyriaus reikalavimus.

4.6. Kiti normatyviniai statybos techniniai dokumentai

STR 2.06.04:2014	Gatves ir vietines reikšmes keliai. Bendrieji reikalavimai
MN GEOSINT ŽD 13	Geosintetikos naudojamos žemės darbams keliuose, metodiniuose nurodymuose
KTR 1.01:2008	Automobilių keliai
TRA UŽPILDAI 19	Automobilių kelių mineralinių medžiagų techninių reikalavimų aprašas.
KPT VNS 16	Automobilių kelių vandens nuleidimo sistemų projektavimo taisyklės
ĮT ŽS 17	Automobilių kelių žemės darbų ir sankasos įrengimas

5. NESURIŠTŲ MINERALINIŲ MEDŽIAGŲ SLUOKSNIAI

5.1. Įvadas

TS skyrius parengtas pagal Automobilių kelių mineralinių medžiagų techninių reikalavimų aprašo TRA UŽPILDAI 19 (toliau – TRA UŽPILDAI 19), Automobilių kelių mineralinių medžiagų mišinių, naudojamų sluoksniams be rišiklių, techninių reikalavimų aprašo TRA SBR 19 (toliau – TRA SBR 19), Automobilių kelių dangos konstrukcijos sluoksnių be rišiklių įrengimo taisyklių ĮT SBR 19 (toliau – ĮT SBR 19), galiojančių Lietuvos standartų (LST) ir kitų normatyvinių statybos techninių dokumentų reikalavimus.

TS skyriuje išdėstyti reikalavimai kelio pagrindų sluoksnių medžiagoms ir jų mišiniams, šių medžiagų ir mišinių paruošimui, pagrindų sluoksnių įrengimui, darbų kontrolei ir priėmimui.

5.2. Medžiagos

5.2.1. Nesurištųjų mineralinių medžiagų pagrindo sluoksniai

Apsauginis šalčiui atsparus sluoksnis (toliau – AŠAS) rengiamas po automobilių važiuojamąja dalimi ir nuovažomis (I dangos konstrukcijos variantas pagal KPT SDK 19). Įrengto sluoksnio deformacijos modulis po kelio važiuojamąja dalimi Ev2 turi būti ≥100 MPa, po nuovaža - ≥80 MPa.

Šalčiui nejautrių medžiagų sluoksnis (toliau – ŠNS) rengiamas po automobilių važiuojamąja dalimi ir nuovažomis (II dangos konstrukcijos variantas pagal KPT SDK 19). Šalčiui nejautriam sluoksniui gali būti naudojamos kartotinio panaudojimo medžiagos. Detalesni reikalavimai išdėstyti TRA SBR 19 VI skyriuje.

AŠAS ir ŠNS sluoksniui taikomas grunto pralaidumui vandeniui reikalavimas. Pagal TRA SBR 19 VI sk. 34 p. III kategorijos keliuose šių medžiagų pralaidumo vandeniui koeficientas $k_{10} \geq 1{,}5 \times 10^{-5}$ m/s.

Skaldos pagrindo sluoksnis (toliau – SPS) naudojamas po automobilių važiuojamąja dalimi ir nuovažomis. SPS įrengti naudojamas nesurištųjų mineralinių medžiagų mišinys fr. 0/45, kuriam pagal TRA SBR 19 9 lentelę nustatomi reikalavimai granuliometrinei sudėčiai. Įrengto pagrindo sluoksnio deformacijos modulis po kelio

važiuojamąja dalimi, po užvažiuojamomis salelėmis ir atgrindomis, Ev2 turi būti ≥150 MPa, po nuovažomis Ev2 turi būti ≥120 MPa. Detalesni reikalavimai išdėstyti TRA SBR 19 VI skyriuje.

SPS ir AŠAS (arba ŠNS) naudojamos medžiagos turi atitikti TRA SBR 19 ir TRA UŽPILDAI 19 keliamus reikalavimus.

Nesurištųjų mišinių pralaidumas vandeniui turi tenkinti ĮT SBR 19 ir TRA SBR 19 keliamus reikalavimus.

Geotinklams užpilti naudojami 0/11, 0/16, 0/22, 0/32 arba 0/45 nesurištieji mineralinių medžiagų mišiniai.

5.2.2. Kelkraščio sluoksniai

Kelkraščių apatinės dalies įrengimui naudojamiems nesurištiesiems mišiniams ir gruntams pagal standartą LST 1331 taikomi techninių reikalavimų aprašo TRA SBR 19 reikalavimai.

Kelkraščių viršutinės dalies įrengimui naudojamiems nesurištiesiems mišiniams taikomi techninių reikalavimų aprašo TRA SBR 19 reikalavimai. Kelkraščio, viršutiniam sluoksniui naudojant skaldažolę, paviršius ties dangos ir kelkraščio briauna turi būti – 3,0 cm žemesnis už dangos paviršių.

Kelkraščio viršutinis sluoksnis įrengiamas iš skaldažolės, kai 85 % sudaro skaldytų mineralinių medžiagų mišinys fr. 5/22 arba fr. 11/22 ir 15 % augalinio grunto mišinys su žolės sėklomis (pagal ĮT ŽS 17, ĮT SBR 19, TRA SBR 19);

5.3. Darbų atlikimas

Nesurištųjų mineralinių medžiagų ir gruntų pagrindo sluoksniai turi būti rengiami laikantis ĮT SBR 19, ĮT ŽS 17 reikalavimų. Jei pagrindo sluoksniai klojami po žiemos ant žemės sankasos, kuri buvo neuždengta, tai ji turi būti vėl sutankinta ir pakartotinai paimami pavyzdžiai sutankinimo rodikliui nustatyti. Ant sušalusios sankasos neturi būti klojami jokie sluoksniai.

Pagrindo sluoksnis klojamas tik ant nepažeisto, lygaus ir švaraus paviršiaus, pašalinant bet kokį purvą, molį, užšalusį gruntą ar kitus nereikalingus likučius nuo prieš tai vykusių statybos ar remonto darbų. Pažeisti ar nelygūs paviršiai turi būti remontuojami, sutankinant išlyginamąją sluoksnį iš tos pačios medžiagos.

Atitinkamas standartas bei techninis dokumentas nurodo kiekvieno sluoksnio paviršiaus apdorojimo ir apsaugos metodus bei apimtis. Jei statybinio transporto eismas pagrindo sluoksniais per daug užsitęsia arba jei tokie sluoksniai žiemos periodo metu paliekami neuždengti, tai prieš darbų atnaujinimą sluoksnius būtina iš naujo patikrinti ir išbandyti. Bet kokius defektus ir nelygumus remontuoja RANGOVAS.

Kelkraščio apatinio ir viršutinio sluoksnio nesurištieji mišiniai ir gruntai turi būti taip iškraunami ir paklojami, kad neišsiskirstytų atskiromis frakcijomis (neįvyktų segregacija). Laikinas nesurištųjų mišinių sandėliavimas darbų zonoje nerekomenduojamas. Kelkraščio viršutinio sluoksnio nesurištasis mišinys turi būti optimalaus drėgnio, parinkto remiantis tinkamumo bandymu, kad mišinį klojant ir tankinant būtų pasiektas reikalaujamas sluoksnio sutankinimo rodiklis DPr. Kelkraščio sluoksniai turi būti įrengiami vadovaujantis ĮT SBR 19 X skyriumi.

5.4. Atskirų sluoksnių klojimo sąlygos

Nesurištųjų mineralinių medžiagų ir gruntų pagrindo sluoksniai turi būti klojami laikantis ĮT SBR 19 reikalavimų.

Aukščiau esantis pagrindo sluoksnis klojamas tik pilnai įrengus žemiau esantį sluoksnį, kuris turi būti švarus, lygus ir nepažeistas. AŠAS/ŠNS galima rengti žiemą tik tada, kai taikomos specialios sluoksnio įrengimo ir apsaugos priemonės. Sluoksnius be rišiklių draudžiama rengti ant sušalusio esamo posluoksnio. Pagrindo sluoksnių klojimas yra draudžiamas stipraus ir ilgo lietaus metu.

5.4.1. Paskleidimas ir tankinimas

Nesurištųjų mineralinių medžiagų ir gruntų pagrindo sluoksniai turi būti paskleidžiami ir tankinami laikantis ĮT SBR 19 reikalavimų.

Nesurištieji mineralinių medžiagų mišiniai turi būti taip tolygiai paskleidžiami, kad jie neišsiskirstytų atskiromis frakcijomis. Kiekvienam sluoksniui naudojamas nesurištasis mineralinių medžiagų mišinys turi būti tinkamo drėgnio, visame plote tolygiai paskleidžiamas ir vienodai sutankinamas.

Klojamų sluoksnių storis turi būti toks, kad po sutankinimo atitiktų projektinį storį.

Tankinimas vykdomas naudojant bet kokio tipo volus ar tankinimo įrenginius, atitinkančius projektinius reikalavimus nesurištiems sluoksniams tankinti.

Jei paviršius išgaubtas, sluoksnis tankinamas nuo kelio kraštų link centro, kitais atvejais nuo žemesnės vietos link aukštesnio sutankinto krašto. Tankinimas kartojamas tol, kol pasiekiamas reikalaujamas sutankinimo rodiklis.

5.5. Atliktų darbų kontrolė ir priėmimas

Kontroliniai bandymai yra užsakovo bandymai, kuriais nustatoma, ar užpildų, nesurištųjų mišinių ir gruntų savybės ir užbaigti darbai atitinka projekto (sutarties) reikalavimus. Šių bandymų rezultatai yra darbų priėmimo pagrindas.

Ėminių ėmimą ir bandymus, kuriuos galima atlikti sluoksnio įrengimo ruože, atlieka užsakovas, techninis prižiūrėtojas arba užsakovo paskirta nepriklausoma akredituota bandymų laboratorija. Rangovas privalo sudaryti sąlygas ėminių paėmimui ir bandymų atlikimui.

Lentelėje pateikiamos kontrolinių bandymų rūšys.

Pagrindo sluoksnis be rišiklių **Bandymų rūšys**	**Bandymų ir matavimų kiekis** [1) 2)]	**AŠAS**	**ŠNS**	**ŽPS**	**SPS**	**DSBR**	**Kelkraščio apatinis sluoksnis**	**Kelkraščio viršutinis sluoksnis**
1. Įrengtas sluoksnis								
1.1. Aukštis	ne rečiau kaip kas 100 m	×	×	×	×	×		×
1.2. Skersinis nuolydis	ne rečiau kaip kas 100 m	×	×	×	×	×		×
1.3. Plotis	ne rečiau kaip kas 100 m	×	×	×	×	×		×
1.4. Lygumas skersine ir išilgine kryptimis	ne rečiau kaip kas 100 m	×	×	×	×	×		
1.5. Storis	ne rečiau kaip kas 100 m	×	×	×	×	×		×
1.6. Granuliometrinė sudėtis ir smulkiųjų dalelių kiekis	1 ėminys kiekvieniems 6000 m^2	×	×	×	×	×		
	1 ėminys kiekvieniems 3000 m^2							×
1.7. Pralaidumas vandeniui	1 ėminys kiekvieniems 6000 m^2	×	×					
1.8. Trupintųjų ir skaldytųjų dalelių santykinis kiekis	1 ėminys kiekvieniems 6000 m^2				×	×		
	1 ėminys kiekvieniems 3000 m^2							×
1.9. Atsparumas trupinimui	1 ėminys kiekvieniems 6000 m^2			×	×	×		
1.10. Atsparumas smūgiams	1 ėminys kiekvieniems 6000 m^2			×	×			
1.11. Laikomosios gebos Kalifornijos rodiklis (CBR vertė)	1 ėminys kiekvieniems 12000 m^2	×	×		×[3)]			

Pagrindo sluoksnis be rišiklių Bandymų rūšys	Bandymų ir matavimų kiekis [1) 2)]	AŠAS	ŠNS	ŽPS	SPS	DSBR	Kelkraščio apatinis sluoksnis	Kelkraščio viršutinis sluoksnis
1.12. Sutankinimo rodiklis	1 ėminys arba 1 matavimas kiekvieniems 4500 m^2	×	×	×	×			
1.13. Deformacijos modulis	1 matavimas kiekvieniems 4500 m^2	×		×	×			

[1)] Kai kelio ruožo, kuriame vykdomi darbai, ilgis arba plotas yra mažesnis kaip nurodytas mažiausias kontrolinis plotas ėminiui paimti ar matavimui atlikti, tai matavimai atliekami ir ėminiai imami nurodyta mažiausia apimtimi.
Pavyzdys Nr.1: kelio ruožo ilgis − 200 m, SPS plotis − 4 m, plotas − 800m^2. Reikalavimas granuliometrinės sudėties ir smulkiųjų dalelių kiekio tyrimui − ne mažiau kaip vienas ėminys kiekvieniems 6000 m^2. Vadinasi turi būti paimtas bent vienas ėminys. Pavyzdys. Nr.2: kelio ruožo ilgis − 1200 m, SPS plotis − 8 m, plotas − 9600m^2. Reikalavimas granuliometrinės sudėties ir smulkiųjų dalelių kiekio tyrimui - ne mažiau kaip vienas ėminys kiekvieniems 6000 m^2. Vadinasi turi būti paimti bent du ėminiai.
Visais atvejais negali būti priduodamas nei vienas nepatikrintas plotas, t. y. priduodant mažais plotais, jie visais atvejais turi būti patikrinti vidinės kontrolės ir kontroliniais bandymais.
[2)] Platinant kelio pagrindo sluoksnius be rišiklių, nurodytas plotas, kuriam taikomas mažiausias ėminių ar matavimų skaičius, dalinamas iš dviejų. Tokiu atveju nurodyti ėminių ar matavimų kiekiai taikomi dvigubai mažesniam plotui.
Pavyzdys: reikalavimas SPS granuliometrinės sudėties ir smulkiųjų dalelių kiekio tyrimui yra ne mažiau kaip vienas ėminys kiekvieniems 6000 m^2. Pagrindo sluoksnių be rišiklių platinimo atveju, šis reikalavimas bus taikomas dvigubai mažesniam plotui, t. y. ne mažiau kaip vienas ėminys kiekvieniems 3000 m^2.
[3)] Taikoma SPS po betono danga atveju.

Užbaigtus darbus užsakovas arba techninis prižiūrėtojas turi priimti ne vėliau kaip per 15 darbo dienų po raštiško pranešimo apie juos.

Darbų priėmimo terminas pratęsiamas, jeigu iš savo pusės rangovas dar nepateikė darbams įvertinti reikalingų rezultatų pagal sutartyje numatytus užpildų, nesurištųjų mišinių, gruntų bandymus arba paslėptų darbų aktų.

Jeigu iš savo pusės užsakovas galutiniam užbaigtų darbų įvertinimui nustatytu laiku dar nepateikė reikalingų bandymų rezultatų, tai jis naudojasi sutarties sąlygomis.

Tokia pati tvarka galioja priimant užbaigtas darbų dalis.

Atliktų darbų kontrolė ir darbų priėmimas turi atitikti ĮT SBR 19 reikalavimus.

5.5.1. Tolerancija

Kelkraščio viršutinio sluoksnio skersinių nuolydžių nuokrypiai nuo projekte (sutartyje) nurodytų skersinių nuolydžių neturi skirtis daugiau kaip ±0,5 % (absoliut.).

Iš nesurištojo mišinio įrengto ir sutankinto kelkraščio viršutinio sluoksnio paviršius ties dangos ir kelkraščio briauna turi būti –2,0 cm žemesnis už dangos paviršių, o kelkraščio viršutiniam sluoksniui naudojant skaldažolę arba dirvožemį –3,0 cm žemesnis už dangos paviršių. Leistinasis nuokrypis nuo nurodyto aukščio turi būti ne didesnis kaip ±1,0 cm.

Įrengto kelkraščio viršutinio sluoksnio plotis neturi nukrypti nuo projekte (sutartyje) nurodyto pločio daugiau kaip −5,0 cm ir +10 cm.

Nesurištų medžiagų sluoksnių bandymai atliekami vadovaujantis ĮT SBR 19 X skyriaus keliamais reikalavimais.

5.5.2. Darbų priėmimas

Užbaigtus darbus užsakovas arba techninis prižiūrėtojas turi priimti ne vėliau kaip per 15 darbo dienų po raštiško pranešimo apie juos.

Darbų priėmimo terminas pratęsiamas, jeigu iš savo pusės rangovas dar nepateikė darbams įvertinti reikalingų rezultatų pagal sutartyje numatytus užpildų, nesurištųjų mišinių, gruntų bandymus arba paslėptų darbų aktų.

Jeigu iš savo pusės užsakovas galutiniam užbaigtų darbų įvertinimui nustatytu laiku dar nepateikė reikalingų bandymų rezultatų, tai jis naudojasi sutarties sąlygomis.

Tokia pati tvarka galioja priimant užbaigtas darbų dalis.

Užsakovas turi teisę darbą, darbo dalį priimti naudoti anksčiau sutartyje numatyto termino, tačiau užsakovas apie tokį savo sprendimą turi pranešti rangovui. Reikalingos priemonės turi būti suderinamos raštu.

Jeigu rangovas prašo priimti darbus anksčiau sutartyje numatyto termino, užsakovui dėl darbų priėmimo galioja šio skyriaus pirmajame skirsnyje nurodytas terminas.

Jeigu tam tikros darbų dalys naudojamos tolesniems sluoksnių įrengimo darbams, tai jų priimti kaip užbaigtų darbų negalima.

Darbų priimami vadovaujantis ĮT SBR 19 XIII skyriaus nustatyta tvarka.

5.6. Standartai

LST 1361.7:1995	Mineralinės automobilių kelių medžiagos. Bandymo metodai. Tankio, vidutinio tankio, tankio koeficiento ir poringumo nustatymas.
LST 1361.10:1995	Mineralinės automobilių kelių medžiagos. Bandymo metodai. Skaldos atsparumo smūgiams nustatymas.
LST 1361.12:1996	Mineralinės automobilių kelių medžiagos. Bandymo metodai. Organinių priemaišų nustatymas.
LST CEN ISO/TS 17892-11:2005	Geotechniniai tyrinėjimai ir bandymai. Laboratoriniai grunto bandymai. 11 dalis. Pralaidumo vandeniui nustatymas esant pastoviam ir kintančiam spūdžiui (ISO/TS 17892-11:2004)

Be šių standartų gali būti taikomi ir kiti juos atitinkantys lygiaverčiai standartai.

5.7. Kiti normatyviniai statybos techniniai dokumentai

STR 2.06.04:2014	Gatves ir vietines reikšmes keliai. Bendrieji reikalavimai
KTR 1.01:2008	Automobilių keliai
KPT SDK 19	Automobilių kelių standartizuotų dangų konstrukcijų projektavimo taisyklės.
TRA SBR 19	Automobilių kelių mineralinių medžiagų mišinių, naudojamų sluoksniams be rišiklių, techninių reikalavimų aprašas
MN ŠRM 18	Metodiniai nurodymai atliekant regeneravimą maišyklėse šaltuoju būdu
R NAG 09	Automobilių kelių naudoto asfalto granulių panaudojimo rekomendacijos
TRA UŽPILDAI 19	Automobilių kelių mineralinių medžiagų techninių reikalavimų aprašas.
ĮT SBR 19	Automobilių kelių dangos konstrukcijos sluoksnių be rišiklių įrengimo taisyklės.

6. ASFALTO DANGOS

6.1. Įvadas

Asfalto dangos įrengiamos vadovaujantis Automobilių kelių mineralinių medžiagų techninių reikalavimų aprašo TRA UŽPILDAI 19 (toliau – TRA UŽPILDAI 19), Automobilių kelių asfalto mišinių techninių reikalavimų aprašo TRA ASFALTAS 24 (toliau (TRA ASFALTAS 24), Automobilių kelių dangos konstrukcijos asfalto sluoksnių įrengimo taisyklių ĮT ASFALTAS 24 (toliau – ĮT ASFALTAS 24), Kelių bitumų ir polimerais modifikuotų bitumų naudojamų automobilių keliuose techninių reikalavimų aprašo TRA BITUMAS 23 (toliau – TRA BITUMAS 23), galiojančių Lietuvos standartų (LST) ir kitų normatyvinių statybos techninių dokumentų reikalavimus.

TS skyriuje pateikti reikalavimai asfalto dangų medžiagoms ir jų mišiniams, mišinių paruošimui, dangų paklojimui, darbų kontrolei ir priėmimui.

6.2. Medžiagos

6.2.1. Mineralinės medžiagos

Mineralinėms medžiagoms taikomas techninių reikalavimų aprašas TRA UŽPILDAI 19 ir jame nurodyti bandymo metodai. Taip pat asfalto mišinių mineralinės medžiagos turi atitikti aprašo TRA ASFALTAS 24 reikalavimus.

Mikroužpildo sudėtyje neturi būti kenksmingo kiekio organinių ir brinkstančių sudedamųjų dalių. Asfalto apatinio, viršutinio ir pagrindo-dangos sluoksnių gamybai galima naudoti tik natūralios kilmės (natūralaus akmens) mikroužpildą. Stambioji mineralinė medžiaga, kuri neatitinka atsparumo poliruojamumui TRA ASFALTAS 24 nurodytų reikalavimų, gali būti naudojama, jei bendrame mineralinių medžiagų mišinyje matematinė (skaičiuojamoji) atsparumo poliruojamumui (PSV) vertė atitinka reikalaujamą. Matematinė PSV vertė gali būti apskaičiuojama pagal naudotų skirtingų stambiųjų mineralinių medžiagų masių dalių santykį ir jų PSV vertes. Dalimis maišyti galima tik stambiąsias mineralines medžiagas, kurių atsparumo poliruojamumui kategorija yra ne žemesnė kaip PSV_{44}.

Skaldytos smulkiosios mineralinės medžiagos, naudojamos AC rūšies asfalto mišiniams, gamintojas taip pat privalo pateikti informaciją apie tos pačios rūšies uolienos stambiosios mineralinės medžiagos PSV vertę. Skaldytos smulkiosios mineralinės medžiagos gamintojas taip pat privalo pateikti informaciją apie tos pačios rūšies uolienos stambiosios mineralinės medžiagos atsparumo smūgiams (SZ) vertę. Skaldytos smulkiosios mineralinės medžiagos SZ vertė turi atitikti stambiosios mineralinės medžiagos SZ vertei keliamus reikalavimus.

6.2.2. Rišamosios medžiagos

Naudojamas kelių bitumas arba polimerais modifikuotas bitumas turi atitikti standarto LST EN 12591:2009 ir aprašo TRA BITUMAS 23 reikalavimus. Natūralus asfaltas turi atitikti standarto LST EN 13108-4:2006 B priedo reikalavimus.

Asfalto mišiniuose naudojamas kelių bitumas arba polimerais modifikuotas bitumas parenkamas vadovaujantis ĮT ASFALTAS 24 1 lentele.

6.2.3. Priedai

Gali būti naudojami tik tie priedai, apie kuriuos yra sukaupta pakankama teigiama patirtis. Priedų rūšis ir savybės turi būti deklaruotos.

6.3. Asfalto mišiniai

Asfalto mišiniai turi atitikti TRA ASFALTAS 24 reikalavimus. Granuliometrinės sudėties normavimui pagrindinis sietų komplektas ir papildomas 1-asis sietų komplektas su akučių dydžiais: 0,063; 0,125; 2,0; 5,6; 8,0; 11,2; 16,0; 22,4; 31,5; 45,0 mm. Granuliometrinės sudėties kreivė turi būti sklandi.

6.3.1. Asfalto pagrindo-dangos sluoksnis AC 16 PD

Asfalto pagrindo-dangos sluoksnio mišinį (AC PD) sudaro tolydžios granuliometrinės sudėties užpildų mišinys ir rišiklis – kelių bitumas.

Asfalto apatinis sluoksnis iš mišinio AC 16 PD turi atitikti TRA ASFALTAS 24 4 lentelėje keliamus reikalavimus.

Pavadinimas	**Kategorija**	**Mato vienetas**	**AC 16 PD**
Medžiagos			
Mineralinės medžiagos:			
trupintųjų ir skaldytųjų dalelių santykinis kiekis	*C*		$C_{50/30}$
bendras aptakumo (birumo) koeficientas frakcijai 0,063/2		s	$E_{cs}30$
Rišiklis, rūšis ir markė			70/100 100/150
Asfalto mišinio sudėtis			
Mineralinių medžiagų mišinys:			
išbiros per sietus			
22,4 mm		masės %	100
16 mm		masės %	90-100
11,2 mm		masės %	80-90

Pavadinimas	Kategorija	Mato vienetas	AC 16 PD
2 mm		masės %	30-50
0,125 mm		masės %	8-20
0,063 mm		masės %	6-11
Mažiausias rišiklio kiekis	B_{min}		$B_{min\ 5,2}$
Asfalto mišinys			
Mažiausias oro tuštymių kiekis	V_{min}		$V_{min\ 1,0}$
Didžiausias oro tuštymių kiekis	V_{max}		$V_{max\ 3,0}$

6.3.2. Asfalto apatinis sluoksnis AC 16 AS

Asfalto apatinio sluoksnio mišinys (AC A) susideda iš tolydžios granuliometrinės sudėties mineralinių medžiagų mišinio ir rišiklio – kelių bitumo.

Asfalto apatinis sluoksnis iš mišinio AC 16 AS turi atitikti TRA ASFALTAS 24 5 lentelėje keliamus reikalavimus.

Pavadinimas	Kategorija	Mato vienetas	AC 16 AS
Medžiagos			
Mineralinės medžiagos:			
trupintųjų ir skaldytųjų dalelių santykinis kiekis	*C*		$C_{100/0}$
bendras aptakumo (birumo) koeficientas frakcijai 0,063/2		s	$E_{cs}35$
Rišiklis, rūšis ir markė			PMB45/80-65 PMB25/55-60
Asfalto mišinio sudėtis			
Mineralinių medžiagų mišinys:			
išbiros per sietus			
22,4 mm		masės %	100
16 mm		masės %	90-100
11,2 mm		masės %	65-80
8 mm		masės %	
2 mm		masės %	25-30
0,125 mm		masės %	5-10
0,063 mm		masės %	3-7
Mažiausias rišiklio kiekis	B_{min}		$B_{min\ 4,4}$
Asfalto mišinys			
Mažiausias oro tuštymių kiekis	V_{min}		$V_{min\ 3,5}$
Didžiausias oro tuštymių kiekis	V_{max}		$V_{max\ 6,5}$

6.3.3. Asfalto pagrindo sluoksnis AC 22 PS

Asfalto pagrindo sluoksnio mišinys (AC P) susideda iš tolydžios granuliometrinės sudėties mineralinių medžiagų mišinio ir rišiklio - kelių bitumo.

Asfalto pagrindo sluoksnis iš mišinio AC 22 PS turi atitikti TRA ASFALTAS 24 3 lentelėje keliamus reikalavimus.

Pavadinimas	Kategorija	Mato vienetas	AC 22 PS
Medžiagos			
Mineralinės medžiagos:			
trupintųjų ir skaldytųjų dalelių santykinis kiekis	*C*		$C_{90/1}$
bendras aptakumo (birumo) koeficientas frakcijai 0,063/2		s	$E_{cs}30$
Rišiklis, rūšis ir markė			50/70
Asfalto mišinio sudėtis			
Mineralinių medžiagų mišinys:			
išbiros per sietus			
31,5 mm		masės %	100
22,4 mm		masės %	90–100
16 mm		masės %	75–90
2 mm		masės %	25–40
0,125 mm		masės %	4–14

Pavadinimas	Kategorija	Mato vienetas	AC 22 PS
0,063 mm		masės %	2–9
Mažiausias rišiklio kiekis	B_{min}		$B_{min\ 3,8}$
Asfalto mišinys			
Mažiausias oro tuštymių kiekis	V_{min}		$V_{min\ 4,0}$
Didžiausias oro tuštymių kiekis	V_{max}		$V_{max\ 7,0}$

6.3.4. Skaldos ir mastikos asfalto sluoksnis SMA 8 S

Skaldos ir mastikos asfaltas (SMA) susideda iš netolydžios granuliometrinės sudėties mineralinių medžiagų mišinio, rišiklio – kelių bitumo arba polimerais modifikuoto bitumo ir rišiklį stabilizuojančių priedų. Naudoto asfalto granulės nėra dedamos.

Asfalto viršutinis sluoksnis iš mišinio SMA 8 S turi atitikti TRA ASFALTAS 24 10 lentelėje keliamus reikalavimus.

Pavadinimas	Kategorija	Mato vienetas	SMA 8 S
Medžiagos			
Mineralinės medžiagos:			
trupintųjų ir skaldytųjų dalelių santykinis kiekis	*C*		$C_{100/1}$
bendras aptakumo (birumo) koeficientas frakcijai 0,063/2		s	$E_{cs}35$
Rišiklis, rūšis ir markė			PMB 45/80-65
Asfalto mišinio sudėtis			
Mineralinių medžiagų mišinys:			
išbiros per sietus			
16 mm		masės %	
11,2 mm		masės %	100
8 mm		masės %	90–100
5,6 mm		masės %	35–55
2 mm		masės %	20–30
0,063 mm		masės %	8–12
Mažiausias rišiklio kiekis	B_{min}		$B_{min\ 7,0}$
Asfalto mišinys			
Mažiausias oro tuštymių kiekis	V_{min}		$V_{min\ 2,0}$
Didžiausias oro tuštymių kiekis	V_{max}		$V_{max\ 3,5}$
Didžiausias oro tuštymių kiekis	V_{max}		$V_{max\ 3,5}$

6.4. Asfalto mišinių gamyba ir sandėliavimas

Mineralinės medžiagos turi būti sandėliuojamos pagal frakcijas ir uolienos rūšis bei saugomos nuo užteršimo. Mikroužpildas turi būti sandėliuojamas sausai.

Mineralinės medžiagos turi būti tiekiamos ir dozuojamos atskirai frakcijomis pagal masę arba tūrį.

Rišiklis dozuojamas apskaičiuotomis masės arba tūrio dalimis. Dozuojant pagal tūrį reikia atsižvelgti į rišiklio tankį, kai yra atitinkama dozavimo temperatūra.

Asfalto mišinių gamybai ir sandėliavimui taikomi TRA ASFALTAS 24 VI skyriaus I skirsnio bendrieji nurodymai.

Maksimali rišiklio leistina temperatūra nurodyta TRA ASFALTAS 24 1 lentelėje.

Minimali ir maksimali asfalto mišinių temperatūra ºC nurodyta TRA ASFALTAS 24 2 lentelėje.

6.5. Darbų atlikimas

Jeigu dėl kritulių ant posluoksnio susidaro uždara vandens plėvelė, asfalto sluoksnių įrengti negalima. Posluoksnis turi būti švarus ir be sniego bei ledo. Mastikos asfalto ir poringojo asfalto sluoksnių lyjant lietui kloti negalima.

Lentelėje pateikiamos sluoksnių įrengimo sąlygos.

Asfalto sluoksniai	Storis, cm	Mažiausia oro temperatūra			
		–3 °C	0 °C	+5 °C	+10 °C[1)]
Asfalto pagrindo sluoksnis	-	x[2)]	x		

Asfalto sluoksniai	Storis, cm	Mažiausia oro temperatūra			
		–3 °C	0 °C	+5 °C	+10 °C[1)]
Asfalto apatinis sluoksnis	-		x		
Asfalto viršutinis sluoksnis iš AC, SMA ir BBTM[3)]	3		x[3)]	x	
	< 3			x[3)]	x
Asfalto viršutinis sluoksnis iš MA	3		x		
	< 3				x
Asfalto viršutinis sluoksnis iš PA	-				x
Asfalto pagrindo-dangos sluoksnis	-		x		
Kompaktiško asfalto dangos (KAD)	-		x		

[1)] mažiausia posluoksnio temperatūra turi būti +5 °C
[2)] leidžiama techniniam prižiūrėtojui įsitikinus tinkamomis klojimo sąlygomis
[3)] taikoma, kai į asfalto mišinį papildomai pridedama klampą keičiančių priedų

Detalesni reikalavimai darbų atlikimui pateikti ĮT ASFALTAS 24 VIII skyriuje.

6.6. Reikalavimai posluoksniui

Naujų sluoksnių įrengimo būtina sąlyga – tinkamas posluoksnis. Šis sluoksnis turi būti pakankamai stabilus, švarus, lygus, tinkamo profilio ir išlaikantis apkrovas. Laikoma, kad šie parametrai įvykdyti, kai posluoksnis atitinka techninių reglamentų ir kitų norminių dokumentų reikalavimus.

Jei esamas posluoksnis yra netinkamas, reikia numatyti, kokių specialių priemonių būtina imtis, kaip pvz.: silpnų sluoksnių nuėmimo, per „riebių“ vietų ar duobių taisymo, atvirų ir judančių siūlių bei plyšių sandarinimo, didesnių nelygumų ir kenksmingų teršalų pašalinimo.

Esant didesniems lygumo, projektinio aukščio ir skersinio nuolydžio nuokrypiams turi būti numatomas profilio išlyginimas nufrezuojant arba panaudojant tinkamos rūšies ir tipo mišinį.

Reikalavimai darbų atlikimui pateikti ĮT ASFALTAS 24 IX skyriuje.

6.7. Sluoksnių sukibimas, siūlės, prijungtys ir sandarintos siūlės, briaunų formavimas

6.7.1. Sluoksnių sukibimas

Įrengiant voluojamojo asfalto sluoksnius ant asfalto sluoksnių, posluoksnis yra apipurškiamas bitumine emulsija. Įrengiant mastikos asfalto sluoksnius, posluoksnio apipurkšti nereikia. Bituminis rišiklis paskleidžiamas (purškiamas) taip, kad rišiklio kiekis pasiskirstytų tolygiai. Prieš klojant naują asfalto sluoksnį, bituminės emulsijos turi būti susiskaidžiusios. Bituminės emulsijos vanduo turi būti išgaravęs.

Lentelėje pateikiamos bituminės emulsijos rūšys ir dozavimo kiekiai DK1–DK0,1 dangos konstrukcijos klasėms, priklausomai nuo posluoksnio savybių.

Posluoksnio rūšis ir savybės		Naujas klojamas sluoksnis	
		Asfalto pagrindo sluoksnis	Asfalto viršutinis sluoksnis iš skaldos ir mastikos asfalto arba iš asfaltbetonio
		C40B5-S purškiamas kiekis g/m2	
Asfalto pagrindo sluoksnis	n	200-300	200-300
	f	300-400	200-300
	p	350-450	300-400
		Arba C60B4-S purškiamas kiekis, g/m2	
Asfalto pagrindo sluoksnis	n	200-400	200-400
	f	300-500	300-500
	p	300-600	300-500
Paaiškinimai: n – naujas; f – frezuotas; p – poringas (posluoksnis pasižymi dideliu tuštymėtumu, dalelių ištrupėjimu ar atrodo „sausas“ rišiklio atžvilgiu)			

6.7.2. Siūlės

Įrengiant daugiasluoksnes dangų konstrukcijas, atskirų sluoksnių siūlės turi būti perstumtos viena kitos atžvilgiu mažiausiai 15 cm. Išilginės siūlės neturi būti išdėstytos rato važiavimo vietoje arba dangos ženklinimo srityje.

Jeigu įrengiant asfalto viršutinius ir asfalto apatinius sluoksnius darbai yra nutraukiami, tuomet iki 3 m įrengto sluoksnio ilgio yra pašalinama. Nelygūs išsikišimai per visą sluoksnio storį pašalinami, suformuojant taisyklingą briauną. Briauna, išskyrus viršutinius sluoksnius iš mastikos asfalto, tolygiai užtepama arba apipurškiama karštu kelių bitumu, karštu polimerais modifikuotu bitumu arba bituminiu rišikliu, siekiant užtikrinti nepriekaištingą sujungtį (skersinę siūlę) tarp abiejų dalių. Atskirų sluoksnių ar dalinių sluoksnių skersinės siūlės turi būti perstumtos viena kitos atžvilgiu mažiausiai 2 m.

Sluoksniai metodu „karštas prie karšto“ įrengiami panaudojant pakopomis dirbančius klotuvus. Klotuvų atliekamas pirminis sutankinimas turi būti vienodai sureguliuotas. Atstumas tarp klotuvo plokščių neturėtų būti didesnis kaip klotuvo ilgis.

Visų dangos konstrukcijos asfalto sluoksnių siūlės šonai visu plotu ir pakankamu kiekiu padengiami karštu bitumu, karštu polimerais modifikuotu bitumu arba kitu bituminiu rišikliu (mase).

Asfalto viršutinio, asfalto apatinio ir asfalto pagrindo-dangos sluoksnio siūlei dengti naudojamas medžiagos kiekis siūlės tiesiniam metrui yra mažiausiai 50 g rišiklio kiekvienam sluoksnio storio centimetrui.

Reikalavimai siūlių įrengimui pateikti ĮT ASFALTAS 24 X skyriaus II skirsnyje.

6.7.3. Prijungtys ir sandarinimo siūlės

Viršutinio sluoksnio voluojamojo asfalto prijungtys prie mastikos asfalto arba prie gretimų elementų įrengiamos kaip sandarintos siūlės. Mastikos asfalto sluoksnių prijungtys įrengiamos kaip sandarintos siūlės.

Išilginės sandarintos siūlės neturi būti išdėstytos rato važiavimo vietoje arba dangos ženklinimo srityje.

Sandarintų siūlių įrengimo darbai atliekami pagal galiojančius normatyvinius dokumentus.

Reikalavimai prijungtims ir sandarinimo siūlėms pateikti ĮT ASFALTAS 24 X skyriaus III skirsnyje.

6.7.4. Briaunų formavimas

Voluojamojo asfalto neatremtos briaunos formuojamos su ne didesniu kaip 2:1 nuolydžiu ir naudojant atitinkamą įrangą lygiai tiesia linija nugremžiamos, o briaunų šonai tolygiai prispaudžiami.

Mastikos asfalto sluoksnių briaunos formuojamos vertikaliai.

Reikalavimai briaunų formavimui pateikti ĮT ASFALTAS 24 X skyriaus IV skirsnyje.

6.7.5. Briaunų šonų sandarinimas

Jei sluoksniai įrengiami vienas po kito ir užtikrinamas briaunos šono švarumas, sandarinti galima bendrai visų sluoksnių briaunų šonus.

Jeigu aukštesnės briaunos šonas sandarinamas kiekvieno sluoksnio atskirai, tai tokiu atveju sandarinama ir mažiausiai 10 cm šio sluoksnio pločio, matuojant nuo briaunos krašto. Bitumo kiekis tiesiniam metrui yra mažiausiai 15 g kiekvienam sluoksnio pločio centimetrui.

Reikalavimai briaunų šonų sandarinimui pateikti ĮT ASFALTAS 24 X skyriaus IV skirsnyje.

6.8. Bituminės siūlių sandariklio juostos

Asfalto ir betono bortų prijungčių sandarinimui, ir betono ir betono elementų prijungčių sandarinimui naudojamos priklijuojamos išsilydančios sandariklio juostos. Asfalto viršutinio sluoksnio ir betoninio borto kontakto vietoje naudojama sandarinimo juosta turi atitikti TRA SS 15 reikalavimus. Sandarinimo juosta turi būti atspari atmosferos veiksniams, neprarasti sandarinimo savybių tiek žemose, tiek ir aukštose temperatūrose. Atspari drėgmei, vandeniui bei daugeliui cheminių junginių.

6.9. Asfalto sluoksnių įrengimas

Asfalto sluoksniai įrengiami taip, kad jų savybės visame plote būtų kuo tolygesnės ir kad būtų įvykdyti nustatyti reikalavimai.

Tarpusavyje susiję sluoksnių įrengimo darbų etapai turi būti suderinti, atlikti nepertraukiant proceso bei naudojant reikiamus įrenginius, techniką ir prietaisus.

Voluojamojo asfalto mišiniai klojami mechanizuotai klotuvu, o mastikos asfalto mišiniai klojami panaudojant atitinkamus klojimo įrenginius ir technologijas. Esant mažiems plotams ir sudėtingam profiliui, taip pat dideliam kiekiui kelio įrenginių (pvz., komunikacijų apžiūros šulinėlių), asfalto mišinys gali būti klojamas nenaudojant klotuvo.

Klojimo metu klotuvo greitis turi būti pastovus ir tolygus.

Reikalavimai asfalto sluoksnių įrengimui pateikti ĮT ASFALTAS 24 XI skyriuje.

6.10. Asfalto mišinių transportavimas ir transporto priemonės

Transportuojant asfalto mišinį būtina laikytis ĮT ASFALTAS 24 VI skyriaus V skirsnio keliamų reikalavimų.

Transporto priemonės kėbulo paviršius, prieš pakraunant asfalto mišinį, turi būti švarus ir atitinkamai paruoštas. Transporto priemonės kėbulo paviršių galima padengti tik tokia drėkinančiąja medžiaga, kuri nedarytų asfalto mišiniui neigiamo poveikio. Transportavimo metu turi būti laikomasi ĮT ASFALTAS 24 VI skyriaus 3 lentele skirsnyje nurodytų asfalto mišinių temperatūrų oC. Asfalto mišinys transportavimo ir technologinių pertraukų metu turi būti apsaugotas nuo atvėsimo ir tiesioginio oro patekimo. Tam tikslui naudojami dengti kėbulai, temperatūrą palaikantys kėbulai ar talpos ir kt.

6.11. Klojimas ir tankinimas

Voluojamojo asfalto mišiniai klojami mechanizuotai klotuvu, o mastikos asfalto mišiniai klojami panaudojant atitinkamus klojimo įrenginius ir technologijas. Esant mažiems plotams ir sudėtingam profiliui, taip pat dideliam kiekiui kelio įrenginių (pvz., komunikacijų apžiūros šulinėlių), asfalto mišinys gali būti klojamas nenaudojant klotuvo.

Klojimo metu klotuvo greitis turi būti pastovus ir tolygus.

Skaldos ir mastikos asfalto mišiniams, pažymėtiems S raide, tankinti turi būti naudojami sunkieji statiniai volai ir/arba atitinkamai vibruojantys dinaminiai volai. Tuomet vibracinis tankinimas gali būti atliekamas tik esant pakankamai aukštai mišinio temperatūrai (mažiausiai 100 °C) ir tik po statinio volo pritankinimo.

Asfalto sluoksnių klojimas ir tankinimas turi būti apliekami pagal ĮT ASFALTAS 24 reikalavimus.

6.12. Asfalto sluoksnių lygumas

Mechanizuotai klotuvu paklotų SV ir I–VI konstrukcijos klasės asfalto dangų lygumas, matuojant prošvaisas skersine ir išilgine kryptimis 3 m ilgio liniuote pagal LST EN 13036-7, darbų priėmimo metu neturi viršyti lentelėje nurodytų verčių.

Lygumas, matuojant prošvaisas 3 m liniuote, mm					
Posluoksnis, ant kurio klojama	Asfalto pagrindo sluoksniai	asfalto pagrindo-dangos sluoksniai	Asfalto apatiniai sluoksniai	Asfalto viršutiniai sluoksniai iš	
				AC, SMA, MA	PA
1. Sluoksnis be rišiklių	10	10 (15)	–	–	–
2. Rišikliais surištas pagrindo sluoksnis, asfalto pagrindo sluoksnis	10	10 (15)	6	6 (11)	–
3. Asfalto apatinis sluoksnis	–		–	4 (9)	3 (8)
() skliausteliuose nurodytos ribinės vertės taikomos garantinio termino metu					

Paviršiaus nelygumai, neviršijantys ribinių verčių, tačiau išsidėstę reguliariais trumpais atstumais, o ne laipsniškai pereinantys, taip pat laikomi defektais

Reikalavimai Asfalto sluoksnių lygumui pateikiami ĮT ASFALTAS 24 VII skyriaus II skirsnyje.

6.13. Dangos paviršiaus šiurkštumas

Reikalavimai viršutiniam asfalto sluoksnio paviršiaus šiurkštumui išdėstyti ĮT ASFATAS 24, mineralinėms medžiagoms – TRA UŽPILDAI 19.

Papildomas paviršiaus šiurkštinimo priemonės yra taikomos siekiant padidinti paviršiaus atsparumą slydimui arba šliaužimui. Tai gali būti pasiekiama paskleidžiant ir įvoluojant neapvilktą arba rišikliu apvilktą 2/5 frakcijos mineralinę medžiagą.

Mineralinė medžiaga paskleidžiama dar ant karšto paviršiaus, kad voluojant būtų įspaudžiama ir tvirtai prikibtų. Neprikibusi mineralinė medžiaga turi būti pašalinta.

Rekomenduojami orientaciniai skleidžiamos mineralinės medžiagos kiekiai yra 2/5 frakcijos skaldyta mineralinė medžiaga – 1,0-2,0 kg/m^2.

6.14. Darbų kontrolė ir priėmimas

6.14.1. Bandymų rūšys

Lentelėje pateikiamos medžiagų, asfalto mišinių ir įrengtų sluoksnių kontrolinių bandymų rūšys ir apimtys.

Konstrukcijos sluoksnis Bandymų rūšys	Bandymų ar matavimų kiekis[1)]	Asfalto pagrindo sluoksnis	Asfalto apatinis sluoksnis	Asfalto viršutinis sluoksnis iš			Asfalto pagrindo-dangos sluoksnis
				asfaltbetonio arba skaldos ir mastikos asfalto	poringojo asfalto	mastikos asfalto	
1. Asfalto mišinys							
1.1.Granuliometrinė sudėtis	1 band./3000 m^2	x	x	x	x	x	x
1.2. Rišiklio kiekis		x	x	x	x	x	x
1.3. Regeneruoto rišiklio minkštėjimo temperatūra ir penetracija bei tamprioji atstata (PMB)	1 band./9000 m^2	x	x	x	x	x	x
1.4. Bandinio tūrinis tankis ir oro tuštymių kiekis	1 band./3000 m^2	x	x	x	x	x[2)]	x
1.5. Statinio įspaudimo gylis (įskaitant įspaudimo gylio prieaugį)		-	-	-	-	x	-
1.6. Santykinis vėžės gylis ir rato riedėjimo vėžės įlinkis	1 band./15000 m^2	-	x[3)]	x[4)]	-	-	-
2. Įrengtas sluoksnis							
2.1. Sutankinimo laipsnis	1 band./3000 m^2	x	x	x	x	-	x
2.2. Sluoksnio profilio padėties atitiktis (skersiniai nuolydžiai), plotis	Ne rečiau kaip kas 50 m	x	x	x	x	x	x
2.3. Lygumas	Liniuotės metodu ne rečiau kaip kas 50 m kiekvienoje eismo juostoje. Viršutiniam	x	x	x	x	x	x

Konstrukcijos sluoksnis Bandymų rūšys	Bandymų ar matavimų kiekis[1)]	Asfalto pagrindo sluoksnis	Asfalto apatinis sluoksnis	Asfalto viršutinis sluoksnis iš			Asfalto pagrindo-dangos sluoksnis
				asfaltbetonio arba skaldos ir mastikos asfalto	poringojo asfalto	mastikos asfalto	
	sluoksniui taikomas liniuotės ir IRI metodas						
2.4. Sluoksnio storis arba sluoksnio svoris	pagal XIV skyrių II skirsnį	x	x	x	x	x	x
2.5. Tuštymių kiekis	1 band./3000 m^2	-	x[5)]	x	x	x	x
2.6. Paviršiaus atspar. slydimui		-	-	x	x	x	x
2.7. Sluoksnių sukibimas	1 band./15000 m^2	x	x	x	-	x	-

[1)] Jeigu kelio ruožas yra mažesnės apimties nei nurodytas kiekis bandymui atlikti, tai turi būti atliekamas ne mažiau kaip vienas bandymas
[2)] Nustatomas tik bandinio tūrinis tankis
[3)] Taikoma tik asfalto mišiniams su žymėjimu S, kurie veikiami sunkiąją (ypatingąja) apkrova
[4)] Taikoma tik asfalto mišiniams su žymėjimu S, kurie veikiami sunkiąją (ypatingąja) apkrova ir asfalto mišiniams su žymėjimu N, kurie veikiami normaliąją apkrova
[5)] Taikoma tik asfalto apatiniams sluoksniams iš alternatyvių mišinių

Bandymų rūšys nurodytos ĮT ASFALTAS 24 XII ir TRA ASFALTAS 24 VII skyriuje.

6.14.2. Asfalto mišinių bandymai

Asfalto mišinių bandymai atliekami pagal seriją standartų LST EN 12697. Savybės įrodomos bandant laboratorijoje pagal standartą LST EN 12697-35 ir pagal laboratorinę projektinę sudėtį pagamintą asfalto mišinį.

Lentelėje pateikiami medžiagų bandymai atliekant tipo bandymą.

Asfalto mišinio rūšis Bandymų sritis	Bandymo metodas	AC	SMA	MA	PA
Mineralinės medžiagos					
CE ženklinimas (juo remiantis pateikiami šie duomenys – SZ/LA, PSV, SI, C, F)	–	+	+	+	+
granuliometrinė sudėtis	LST EN 933-1	+	+	+	+
tariamasis dalelių tankis	LST EN 1097-6	+	+	+	+
bendras aptakumo (birumo) koeficientas frakcijai 0,063/2	LST EN 933-6	+	+	+	
Naudoto asfalto granulės					
granuliometrinė sudėtis	LST EN 12697-2	+		+	
rišiklio kiekis	LST EN 12697-1	+		+	
minkštėjimo temperatūra	LST EN 1427	+		+	
asfalto granulių didžiausias tankis	LST EN 12697-5	+		+	
bendras aptakumo (birumo) koeficientas frakcijai 0,063/2	LST EN 933-6	+		+	
Rišiklis					
penetracija	LST EN 1426	+	+	+	+
minkštėjimo temperatūra	LST EN 1427	+	+	+	+

Asfalto mišinio rūšis Bandymų sritis	Bandymo metodas	AC	SMA	MA	PA
tamprioji santykinė deformacija (PMB E)	LST EN 13398	+	+	+	+
Priedai					
rūšis	–	+	+	+	+
Sudėties parinkimas					
skaičiuojamoji granuliometrinė sudėtis	–	+	+	+	+
mineralinių medžiagų mišinio tariamasis dalelių tankis	skaičiuojant arba pagal LST EN 109-6	+	+	+	+
mažiausio rišiklio kiekio skaičiavimas	–	+	+	+	+
rišiklio kiekio parinkimas	–	+	+	+	+
priedų kiekio parinkimas	–	+	+	+	+
Asfalto mišinio maišymas laboratorijoje	LST EN 12697-35	+	+	+	+
Bandinių paruošimas					
Maršalo bandiniai (2x50 smūgių)	LST EN 12697-30	+	+		+
bandymo plokštės	LST EN 12697-33	x	x		
bandymo kubeliai	LST EN 12697-20			+	
Asfalto mišinių / bandinių bandymas					
didžiausias tankis	LST EN 12697-5	+	+		+
rišiklio nusidrenavimas	LST EN 12697-18		+		+
tūrinis tankis	LST EN 12697-6	+	+	+	+
oro tuštymių kiekis	LST EN 12697-8	+	+		+
bitumu užpildytų tuštymių kiekis	LST EN 12697-8	+	+		
įspaudimo bandymas	LST EN 12697-20			+	
provėžų susidarymas	LST EN 12697-22	x	x		
(+) – atliekama visada (x) – atliekama, kai reikia					

Siekiant nustatyti, ar užpildo produktas atitinka nustatytus reikalavimus pagal numatytą naudojimo paskirtį, turi būti atliekami tipo bandymai, esant bent vienai iš šių aplinkybių:

- kai užpildai išgaunami kitoje naujoje vietovėje;
- kai yra kiek didesnis žaliavų rūšies ar gamybos sąlygų pasikeitimas, kuris gali daryti įtaką užpildų savybėms.

Tipo bandymų rezultatai turi būti registruojami kiekvienam produktui kaip to produkto vidinės gamybos kontrolės (VGK) pagrindas.

Asfalto mišinių bandymai atliekami pagal TRA ASFALTAS 24, o mineralinių medžiagų – pagal TRA UŽPILDAI 19 reikalavimus.

6.14.3. Asfalto dangų bandymai

Rangovas turi kruopščiai atlikti reikiamos apimties vidinės kontrolės bandymus. Jeigu nustatomi nuokrypiai nuo projekto (sutarties) reikalavimų, priežastys, sąlygojančios nuokrypius, turi būti tuoj pat pašalinamos. Šiuo atveju vidinės kontrolės apimtis turi būti padidinta, kol nusistovės gera gamybos kokybė.

Užsakovui ar techniniam prižiūrėtojui pareikalavus, būtina pateikti vidinės kontrolės bandymų rezultatus.

Sluoksnių įrengimo metu tikrinama:

- oro temperatūra ir posluoksnio temperatūra (pagal poreikį, pasikeitus oro sąlygoms);
- asfalto mišinio temperatūra klojimo metu (kiekvienos transporto priemonės);
- asfalto mišinio savybės vizualiai (reguliariai);

- paviršiaus šiurkštinimo mineralinės medžiagos savybės vizualiai (reguliariai);
- asfalto sluoksnių sutankinimo laipsnis radiometriniu ar panašaus veikimo prietaisu (reguliariai sluoksnių klojimo darbų pradžioje ar pasikeitus mišinio tipui ar rūšiai, vėliau pagal poreikį);
- klojamo sluoksnio storis arba sluoksnio svoris (reguliariai, rekomenduojama ne rečiau kaip kas 50 m trijose skersinio profilio vietose);
- asfalto sluoksnių profilio padėtis ir atitiktis reikalaujamam (reguliariai, rekomenduojama ne rečiau kaip kas 50 m);
- asfalto sluoksnių lygumas (reguliariai, rekomenduojama ne rečiau kaip kas 50 m kiekvienoje eismo juostoje);
- priemonių, skirtų pasiekti pakankamą paviršiaus atsparumą slydimui arba šliaužimui, fiksavimas dokumentuose;
- važiuojamųjų dalių kraštų briaunų išsidėstymas horizontalioje ir vertikalioje projekcijose bei klojimo plotis (reguliariai, rekomenduojama ne rečiau kaip kas 50 m);
- paviršiaus vienalytiškumas vizualiai (reguliariai);
- išilginių ir skersinių siūlių kokybė vizualiai (kiekvienos siūlės).
- Mastikos asfalto temperatūra, laikymo trukmė, klojimo laikas užrašomi atskirame protokole. Protokolas kiekvieną darbų vykdymo dieną pateikiamas užsakovui ar techniniam prižiūrėtojui.

Kontrolinius bandymus galima atlikti tuo pačiu metu su vidinės kontrolės bandymais. Vidinės kontrolės bandymų, atliktų kartu su užsakovu (užsakovui ar techniniam prižiūrėtojui dalyvaujant nuo bandymo (matavimo) pradžios iki pabaigos), rezultatai gali būti pripažįstami kaip kontrolinių bandymų rezultatai. Kartu su vidinės kontrolės bandymais atliktų kontrolinių bandymų rezultatus, jeigu įmanoma ir tikslinga (pvz., jei jie yra reprezentatyvūs), galima naudoti atsiskaityti už darbus.

6.14.4. Nuokrypiai ir tolerancija

Leistini nuokrypiai ir tolerancija pateikti ir detaliai aprašomi ĮT ASFALTAS 24, TRA ASFALTAS 24 bei TRA UŽPILDAI 19.

Jei nuokrypiai yra didesni už nuokrypius, pagal kuriuos, galima skaičiuoti išskaitas, tai darbai ar jų dalis nepriimami tol, kol defektai nebus pašalinti. Defektai turi būti šalinami rangovo lėšomis, perklojant sluoksnius arba atliekant kitus užsakovo nurodytus darbus, jei kitaip nesutariama su užsakovu (pailgintas garantinis terminas, sumažinta kaina).

Lentelėje pateikiami stambiojo užpildo granuliometrinės sudėties bendros ribos ir nuokrypiai, sijojant pro tarpinį sietą.

Dalelių dydžio frakcijos	**D/d**	**Tarpinis sietas [a], Mm**	**Bendros ribos, masės %**	**Gamintojo deklaruoti tipiškos granuliometrinės sudėties nuokrypiai, masės %**	**Kategorija G**
Užpildų dalelių dydžio frakcijos pagal 4 lentelę	Nėra reikalavimo				GNR
Užpildų dalelių dydžio frakcijų pagal 4 lentelę mišiniai	< 4	D/1,4	20–70	±15	G20/15 [b] arba GTC20/15 [c]
			25–70	±15	GT15 [d]
	≥ 4	D/2	20–70	±17,5	G20/17,5 [b] arba GTC20/17,5 [c]
			25–70	±17,5	GT17,5 [d]
	Nėra reikalavimo				GNR [b] arba GTNR [c]

[a] Jei apskaičiuotas tarpinis sietas neatitinka standarto LST ISO 565 [6.4], R20 tikslių sietų numerių, tai pagal akučių dydį turi būti pasirinktas artimiausias gretimas sietas.
[b] Taikoma tik kategorijai pagal standartą LST EN 13043 [6.33].
[c] Taikoma tik kategorijai pagal standartą LST EN 13242 [6.34].
[d] Taikoma tik kategorijai pagal standartą LST EN 12620 [6.30].

Lentelėje pateikiami reikalavimai 0/2, 0/4, 0/5 frakcijų užpildų ir 0/8 frakcijos užpildų mišinio gamintojo deklaruojamos tipinės granuliometrinės sudėties nuokrypiams.

Eil. Nr.	Dalelių dydžio frakcija	Prabyrančių dalelių dalies nuokrypiai, masės %, priklausomai nuo sieto akutės dydžio, mm								Kategorija *G*
		8	5,6 (5)	4	2,8	2	1	0,25	0,063	
1.	0/2	–	–	–	–	±5 [a)]	±20	±25	±5 [b)]	[c)]
2.	0/4	–	–	±5 [a)]	–	–	±20	±20	±3 [b)]	
3.	0/2	–	–	–	–	±5 [a)]	±10	–	±3 [b)]	$G_{TC}10$ [d)] arba GT_A10 [e)]
4.	0/5	–	±5 [a)]	–	±10	–	–	–	±3 [b)]	
5.	0/8	±5 [a)]	–	±10	–	–	–	–	±3 [b)]	
6.	0/2 0/5 0/8	Nėra reikalavimo								$G_{TC}NR$ [d)] arba GT_ANR [e)] / GT_FNR [e)]

[a)] Šioje lentelėje nurodyti užpildo dalelių, prabyrančių pro *D* sietą, nuokrypiai ±5 masės procentais, neturi viršyti verčių, nurodytų 4 lentelėje.
[b)] Išskyrus kategoriją f_3 (kai smulkiųjų dalelių kiekis ≤3 masės %), užpildų frakcijoms nuo 0/2 iki 0/5 pagal 7 lentelę.
[c)] Taikoma tik kategorijai pagal standartą LST EN 12620 [6.30].
[d)] Taikoma tik kategorijai pagal standartą LST EN 13043 [6.33].
[e)] Taikoma tik kategorijai pagal standartą LST EN 13242 [6.34].

6.14.5. Darbų priėmimas

Užbaigtus darbus užsakovas arba techninis prižiūrėtojas turi priimti ne vėliau kaip per 15 darbo dienų po raštiško pranešimo apie juos.

Darbų priėmimo terminas pratęsiamas, jeigu iš savo pusės rangovas dar nepateikė darbams įvertinti reikalingų rezultatų pagal sutartyje numatytus medžiagų, medžiagų mišinių bandymus arba paslėptų darbų aktų.

Jeigu iš savo pusės užsakovas galutiniam užbaigtų darbų įvertinimui nustatytu laiku dar nepateikė reikalingų bandymų rezultatų, tai jis naudojasi sutarties sąlygomis.

Tokia pati tvarka galioja priimant užbaigtas darbų dalis.

Asfalto dangos sluoksnių priėmimas atliekamas pagal ĮT ASFALTAS 24 pateiktus reikalavimus.

6.15. Standartai

LST 1419:1995	Automobilių kelių asfaltbetonis ir jo mišiniai. Reikalavimai aktyvintiems mineraliniams milteliams.
LST 1419:1995/1K:1996	Automobilių kelių asfaltbetonis ir jo mišiniai. Reikalavimai aktyvintiems mineraliniams milteliams.
LST EN 1430:2009	Bitumas ir bituminiai rišikliai. Bitumo emulsijų dalelių nustatymas.
LST EN 1431:2009	Bitumas ir bituminiai rišikliai. Rišiklio ir naftos distiliatų išeigos iš bitumo emulsijų nustatymas distiliavimo metodu.
LST EN 12597:2014	Bitumas ir bituminiai rišikliai. Terminija.
LST EN 1426:2015	Bitumas ir bituminiai rišikliai. Adatos penetracijos nustatymas
LST EN 1427:2015	Bitumas ir bituminiai rišikliai. Minkštėjimo temperatūros nustatymas. Žiedo ir rutulio metodas.
LST EN 1430:2009	Bitumas ir bituminiai rišikliai. Bitumo emulsijų dalelių poliškumo nustatymas.
LST EN 1431:2009	Bitumas ir bituminiai rišikliai. Liekamojo rišiklio ir naftos distiliatų, gaunamų distiliuojant bitumines emulsijas, nustatymas.
LST EN 12592:2015	Bitumas ir bituminiai rišikliai. Tirpumo nustatymas.
LST EN 12593:2015	Bitumas ir bituminiai rišikliai. Trapumo temperatūros pagal Frasą nustatymas.
LST EN 12594:2015	Bitumas ir bituminiai rišikliai. Tiriamųjų ėminių paruošimas.
LST EN 12595:2015	Bitumas ir bituminiai rišikliai. Kinematinės klampos nustatymas.
LST EN 12596:2015	Bitumas ir bituminiai rišikliai. Dinaminės klampos nustatymas vakuuminiu kapiliaru.

LST EN 12606-1:2015	Bitumas ir bituminiai rišikliai. Parafino kiekio nustatymas. 1 dalis. Distiliavimo metodas.
LST EN 12606-2:2000	Bitumas ir bituminiai rišikliai. Parafino kiekio nustatymas. 2 dalis. Ekstrahavimo metodas.
LST EN 12607-1:2015	Bitumas ir bituminiai rišikliai. Atsparumo kietėjimui, veikiant šilumai ir orui nustatymas. 1 dalis. RTFOT metodas.
LST EN 12607-2:2015	Bitumas ir bituminiai rišikliai. Atsparumo kietėjimui, veikiant šilumai ir orui nustatymas. 2 dalis. TFOT metodas.
LST EN 12607-3:2015	Bitumas ir bituminiai rišikliai. Atsparumo kietėjimui, veikiant šilumai ir orui nustatymas. 3 dalis. RFT metodas.
LST EN 12697-3:2013	Bituminiai mišiniai. Karštojo asfalto mišinio bandymo metodai. 3 dalis. Bitumo regeneravimas sukiuoju garintuvu.
LST EN 12697-4:2015	Bituminiai mišiniai. Karštojo asfalto mišinio bandymo metodai. 4 dalis. Bitumo regeneravimas. Frakcionavimo kolona.
LST EN 12697-10:2002	Bituminiai mišiniai. Karštojo asfalto mišinio bandymo metodai. 10 dalis. Sutankinamumas.
LST EN 12697-10:2002/AC:2007	Bituminiai mišiniai. Karštojo asfalto mišinio bandymo metodai. 10 dalis. Sutankinamumas.
LST EN 12697-13+AC:2002	Bituminiai mišiniai. Karštojo asfalto mišinio bandymo metodai. 13 dalis. Temperatūros matavimas.
LST EN 12697-14+AC:2002	Bituminiai mišiniai. Karštojo asfalto mišinio bandymo metodai. 14 dalis. Vandens kiekis.
LST EN 12697-27:2002	Bituminiai mišiniai. Karštojo asfalto mišinio bandymo metodai. 27 dalis. Ėminių ėmimas.
LST EN 12697-28:2002	Bituminiai mišiniai. Karštojo asfalto mišinio bandymo metodai. 28 dalis. Ėminių paruošimas rišiklio kiekiui, vandens kiekiui ir granuliometrinei sudėčiai nustatyti.
LST EN ISO 2592:2002	Pliūpsnio ir užsiliepsnojimo temperatūrų nustatymas. Clevelando atviro tiglio metodas (ISO 2592:2000).
LST EN ISO 3838:2004	Žalia nafta ir skystieji arba kietieji naftos produktai. Tankio arba santykinio tankio nustatymas. Piknometro su kapiliariniu kamšteliu ir graduoto dvikapiliario piknometro metodai (ISO 3838:2004).
LST EN ISO 9864:2005	Geosintetika. Geotekstilė ir su geotekstile susijusių gaminių plotinio tankio nustatymo metodas (ISO 9864:2005).

Be šių standartų gali būti taikomi ir kiti juos atitinkantys lygiaverčiai standartai.

6.16. Statybos techniniai dokumentai

KTR 1.01:2008	Automobilių keliai
TRA UŽPILDAI 19	Automobilių kelių mineralinių medžiagų techninių reikalavimų aprašas
ĮT ASFALTAS 24	Automobilių kelių dangos konstrukcijos asfalto sluoksnių įrengimo taisyklės
TRA ASFALTAS 24	Automobilių kelių asfalto mišinių techninių reikalavimų aprašas
TRA BITUMAS 23	Kelių bitumų ir polimerais modifikuotų bitumų naudojamų automobilių keliuose techninių reikalavimų aprašas
TRA BE 08/15	Automobilių kelių bituminių emulsijų techninių reikalavimų aprašas

7. BETONO IR GRANITO GAMINIAI

7.1. Įvadas

TS skyrius parengtas pagal Automobilių kelių dangos konstrukcijos iš trinkelių ir plokščių įrengimo taisyklių (toliau – ĮT TRINKELĖS 14), Automobilių kelių dangos konstrukcijos iš trinkelių ir plokščių įrengimo metodinių nurodymų (toliau – MN TRINKELĖS 14), Automobilių kelių trinkelių, plokščių ir kitų medžiagų techninių reikalavimų aprašo (toliau – TRA TRINKELĖS 14), Statybos techninio reglamento STR 2.03.01:2019 „Statinių prieinamumas“ (toliau – STR 2.03.01:2019), galiojančių Lietuvos standartų (LST) ir kitų normatyvinių statybos techninių dokumentų reikalavimus.

TS skyriuje pateikti reikalavimai betono gaminiams, jų įrengimui, darbų kontrolei ir priėmimui.

Šis TS skyrius apima visų išvardintų betoninių konstrukcijų objekte įrengimą. Projekte numatomos betono konstrukcijos yra šios (betono klasės pagal STR 2.05.05:2005):

- Kelio bortų pamatų betonavimas ≥ C20/25 XC2;
- Betono pasluoksnis ≥C30/37 XC2 F50;
- Betono pagrindas ≥C30/37 XC2 F50;
- Kelio ženklų atramų pamatų betonavimas ≥C25/30 XF2 F50;
- Gamtinio akmens (granito) bortai (100x15x30 cm);
- Gamtinio akmens (granito) trinkelės (12x12x12 cm);

7.2. Medžiagos

7.2.1. Gamtinio akmens (granito) bortai

Natūralaus akmens (granito) bordiūrai turi atitikti esminius standarto LST EN 1343 ir TRA TRINKELĖS 14 XVI skyriaus reikalavimus Perėjimas iš vieno tipo į kitą bortą yra įrengiamas ≥2,00 m atstumą. Kiekvienas perėjimas tikslinamas individualiai.

7.2.2. Surištasis pasluoksnis

Surištasis pasluoksnis įrengiamas iš hidrauliškai surišto arba polimerais modifikuoto hidrauliškai surišto skiedinio. Galima naudoti reaktyviosiomis dervomis surištus skiedinius. Pradinės medžiagos turi atitikti atitinkamų normatyvinių techninių dokumentų (pvz., standartų) reikalavimus.

Surištasis pasluoksnis turi atitikti MN TRINKELĖS 14 reikalavimus.

7.2.3. Betono pagrindas

Betono pagrindas įrengiamas po granitinių trinkelių danga kartu su deformacinėmis siūlėmis. Betoninio posluoksnis įrengiamas iš nesilpnesnio betono nei C30/37, atsparumo šalčiui markė nemažesnė nei F50. Aplinkos poveikio klasė nemažesnė nei XC2.

7.2.4. Deformacinės siūlės

Trinkelių ir plokščių surištosios dangos turi būti įrengiamos su deformacinėmis siūlėmis. Jų funkcija – sumažinti trinkelių ir plokščių dangose dėl temperatūrų skirtumo susidarančius įtempius. Deformacinės siūlės trinkelių ir plokščių surištosiose dangose turėtų būti įrengiamos viena nuo kitos atstumu nuo 4 m iki 6 m skersine ir išilgine kryptimi. Taip pat deformacinės siūlės turėtų būti įrengiamos ir prie kelio (gatvės), eismo zonos įrenginių. Deformacinių siūlių plotis turi būti nemažesnis negu 8,0 mm ir ne didesnis negu 15,0 mm. Siūlės turi būti užpildytos bitumine sandariklio mase.

Betono pagrindo, siūlės pusėje, įrengiami kampuočiai iš nerūdijančio plieno, markė AISI 304, kurie ankeruojami į betono pagrindo sluoksnį (Galima alternatyva – nerūdijančio plieno lakštai AISI 304, prie kurių turi būti privirintos „auselės“ ir įbetonuojamos į pagrindo sluoksnį. Alternatyvūs sprendiniai turi būti suderinti su Užsakovu ir Projektuotoju). Tarp plieno kampuočių įrengiama gumos tarpinė iš EPDM gumos atsparios rūgštims, šarmams bei šalčiui ir karščiui, išliekančios pakankamai plastiška prie žemų ir aukštų temperatūrų, o likę 3 cm iki viršaus užpildomi bitumine siūlių mastika atsparia druskų, jų tirpalų, temperatūrų (minimaliai nuo -40 iki +60), vandens ir eismo poveikiams. EPDM guma turi būti nežemesnių savybių kaip pateikiama toliau: pailgėjimas ties trūkimo momentu

nemažesnis nei 300%, darbinė temperatūra nemažesnėse ribose nei -40°C/+100°C, suspaudimas be liekamųjų deformacijų ribose nuo 20% iki 50 %.

Deformacinės siūlės įrengiamos vadovaujantis MN TRINKELĖS 14 VII skyriaus V skiriu.

7.2.5. Gamtinio akmens (granito) trinkelės

Gamtinio akmens trinkelės turi atitikti standarto LST EN 1342:2012 reikalavimus, įskaitant nurodymus atitikties įvertinimui, ženklinimui, laikymui, tiekimui ir bandymo protokolui. Atsižvelgiant į tai, kad standarte LST EN 1342:2012 galima pasirinkti atitinkamas produkto (gaminio) savybių klases, toliau tekste kiekvienu atveju nurodytos klasės yra mažiausi techniniai keliami reikalavimai. Taip pat turi būti laikomasi ir kitų reikalavimų, nenurodytų standarte LST EN 1342:2012, jeigu jie nurodomi papildomose techninėse specifikacijose.

Projekte numatyta naudoti 12 cm storio granitines trinkeles, kurių viršutinė dalis skelta, o kraštai ir apačia lygūs.

Granito trinkelių tarpai užpildomi paruoštu naudoti, didelio stiprio mišiniu (skirtu užpildyti plytelių, trinkelių arba plokščių siūles), pasižyminčiu puikiu atsparumu ledo tirpinimo druskoms ir šaldymo-šildymo ciklų poveikiui. Poveikių klasės nemažesnės nei XF4 ir XS3. Mišinys turi atitikti, būti ruošiamas ir naudojamas pagal pasirinkto tiekėjo įrengimo taisykles (rekomendacijas).

7.2.6. Šlaitų ir vagų tvirtinimas

Plieninių vandens pralaidų įtekamieji/ištekamieji antgaliai, šlaitų tvirtinimas, drenažo ištekėjimo vietos ir įbėgimo/išbėgimo į/iš latakų vietos tvirtinamos monolitiniu betonu C30/37 XC4 XF3 su armatūros tinklu (100x100x6 mm, ≥B500 B) ant žvirgždo skaldos fr. 16/32 pagrindo. Armatūros tinkas turi būti įrengiamas monolitinio betono viduryje. Pralaidų antgalių ir vagos tvirtinimas betonu turi atitikti ST 188710638.07:2004 reikalavimus. Rangovas gali pasirinkti ir kitą pralaidų antgalių, šlaitų tvirtinimo, drenažo ištekėjimo vietų ir išbėgimo iš latakų vietų tvirtinamo būdą (standartinius gaminius), tokiu atveju turi būti gautas PROEJEKTUOTOJO ir STATYTOJO pritarimas.

7.2.7. Armatūra

Gelžbetoninėms konstrukcijoms armuoti turi būti naudojamas suvirinamasis armatūrinis plienas vadovaujantis standarto LST EN 10080 reikalavimų. Konstrukcijų armavimo elementai (atskiri strypai, lankstiniai, tinklai, erdviniai strypynai) gaminami statybvietėje arba užsakomi pagaminti specializuotose armatūriniuose cechuose pagal projekto darbo brėžinius, neviršijant leistinų nuokrypių.

7.2.8. Betonas

Cementas

Betonui gali būti naudojamas tik klinkerinis aprobuotos mineralinės sudėties portlandcementis, tenkinantis standarto LST EN 197-1 reikalavimus. Cemento stiprio klasės turi atitikti LST EN 197-1. Techninis prižiūrėtojas gali atmesti bet kurį cementą, neatitinkantį reikalavimų.

Užpildai

Užpildai betonui turi būti frakcionuoti, švarūs, atitinkantys gaminamo betono paskirtį ir klasę.

Užpildai turi būti tokio stambumo, kad betono mišinys laisvai patektų tarp armatūros strypų ir juos gerai padengtų.

Stambiausios užpildo dalelės neturi viršyti:

- 1/4 mažiausio konstrukcijos matmens;
- mažiausio atstumo tarp gretimų armatūros strypų, minus 5 mm;
- 0,7 karto apsauginio betono sluoksnio storio.

Mikroužpildai turi būti tinkamų savybių ir atitikti:

- sunkiojo betono – LST EN 12620:2003;
- sanitarijos bei higienos taisykles ir turi būti nekenksmingi žmonių sveikatai bei aplinkai.

Betono priedai

Naudojami betono priedai turi būti tinkamų savybių ir atitikti LST EN 934-2. Vartoti neleidžiančius užšalti priedus draudžiama. Mikroužpildai ir kiti priedai gali būti naudojami tik tada, jei nesukelia armatūros korozijos ir neblogina betono savybių.

Vanduo

Užpildams plauti, betono mišiniui gaminti gali būti vartojamas vandentiekio arba vandens telkinių vanduo, jei jame nėra medžiagų, trukdančių betonui kietėti, bloginančių kitas jo savybes ir sukeliančių armatūros koroziją.

Vanduo turi atitikti LST EN 1008 keliamus reikalavimus.

7.2.9. Sandarinimo juostos

Asfalto ir betono bortų prijungčių sandarinimui, ir betono ir betono elementų prijungčių sandarinimui naudojamos priklijuojamos išsilydančios sandariklio juostos. Asfalto viršutinio sluoksnio ir betoninio borto kontakto vietoje naudojama sandarinimo juosta turi atitikti TRA SS 15 reikalavimus. Sandarinimo juosta turi būti atspari atmosferos veiksniams, neprarasti sandarinimo savybių tiek žemose, tiek ir aukštose temperatūrose. Atspari drėgmei, vandeniui bei daugeliui cheminių junginių.

7.3. Darbų atlikimas

7.3.1. Bortų įrengimas

Kelio betoninių bordiūrai, betoniniai latakai ir gamtinio akmens (granito) bordiūrai įrengiami ant ne plonesnio kaip ≥20 cm ir ne žemesnės kaip ≥ C20/25 XC2 betono klasės pagrindo. Pamatas ir atspara turi būti tinkamai sutankinti. Bordiūrai (apvadai) ir atsparos klojami ant pamato betono mišinio, dar neprasidėjus jo rišimosi procesui. Bordiūrų atsparos plotis turi būti mažiausiai 15 cm.

Prieš statant bortus ir latakus turi būti tinkamai paruoštas ir sutankintas pagrindas. Tuomet ant pagrindo išpylus nurodytą kiekį betono statomas kelio bortas rankiniu arba mechanizuotu būdu. Kelio bortai turi būti klojami projektiniame lygyje prieš tai nužymėjus įrengimo trajektoriją ir projektinius aukščius.

Bordiūrų ir vandens latakų darbų atlikimas nurodytas ĮT TRINKELĖS 14 VIII skyriuje.

7.3.2. Prijungčių sandarinimas

Kontakto vieta turi būti sausa, švari ir turi būti padengta atitinkamu gruntu. Gruntą reikia tolygiai užtepti arba užpurkšti ir palikti išdžiūti mažiausiai 30 min. priklausomai nuo oro sąlygų.

Nukerpamas reikalingas juostos ilgis. Esant reikalui juosta suduriama priglaudžiant. Propano dujų degikliu išlydoma viena siūles sandarinančios juostos pusė ir tinkamu įrankiu (glaistykle, plokščia mente) ji prispaudžiama prie siūlės šono. Išlydyti juostos pusę liepsna yra būtina, nes priešingu atveju juosta tinkamai neprilips ir nebus pasiektas siūlės sandarinimo poveikis.

7.3.3. Betono mišinių paruošimas

Cementas, užpildai ir mikroužpildai turi būti dozuojami sveriant arba kitais būdais, užtikrinančiais dozavimo tikslumą.

Skystieji priedai, vanduo gali būti dozuojami pagal masę arba tūrį.

Dozavimo įrenginiai turi būti taip paruošti, kad užtikrintų dozavimo tikslumą.

Komponentų dozavimo tikslumas:

Komponentai	Tikslumas
Cementas	±3 % dozuojamo kiekio
Vanduo	
Visi užpildai	
Mikroužpildai	
Priedai	±5 % dozuojamo kiekio

Betono mišiniai gaminami betono maišyklėmis statybvietėje arba atvežami iš stacionarios gamyklos.

Naudojamos betono maišyklės turi užtikrinti reikiamą komponentų maišymo trukmę ir sumaišymo kokybę.

Automobilinės betonmaišės turi būti įrengtos taip, kad jomis būtų galima tiekti vienalytiškai sumaišytą mišinį. Jos turi turėti tinkamą dozavimo įrangą, kad prireikus būtų galima pridėti vandens ir priedų.

7.3.4. Betono klasifikacija

Projekte naudojamų konstrukcinių elementų betono stipruminės savybės pagal LST EN 206.

Konstrukcija	Naudojamo betono klasės	Mažiausias charakteristinis cilindrinis stipris $f_{ck,cyl}$, N/mm^2	Mažiausias charakteristinis kubinis stipris $f_{ck,cube}$, N/mm^2
Monolitinio gelžbetonio elementai:			
Surenkamos šlaitų tvirtinimo plokštės, šlaitų tvirtinimo plytelės, griovių prie pralaidų tvirtinimas	C30/37 XC4 XF3	30	37
Betono pagrindas, kelio bordiūrų pamatai	C20/25 XC2	20	25

7.4. Transportavimas

7.4.1. Betono transportavimas

Betonas turi būti gabenamas iš maišyklės į klojimo vietą greitai ir tokiais metodais, kad būtų išvengta komponentų atsiskyrimo, išsisluoksniavimo ir nepablogėtų betono savybes. Konsistencija ir oro kiekis turi būti matuojami klojimo vietoje.

7.4.2. Betoninių gaminių transportavimas ir sandėliavimas

Į transporto priemones kraunami betono gaminiai turi būti atremti ir įtvirtinti, kad juose nesusidarytų liekamųjų deformacijų, paviršiai turi būti apsaugoti nuo pažaidų.

Sandėliuojant betono gaminius statybvietėje turi būti laikomasi šių reikalavimų:

- draudžiama iškrauti betono gaminius iš transporto priemonės, jas išmetant;
- betono gaminiai turi būti apsaugoti nuo elementų pažaidų;
- gelžbetoninius gaminius draudžiama remti ant jų fiksatorių.

7.5. Darbų kontrolė ir priėmimas

7.5.1. Priežiūra

RANGOVO turi būti paskirtas kompetentingas asmuo, įpareigotas prižiūrėti visas armatūros ir betono darbų stadijas. Betono bandomieji kubeliai turi būti gaminami statybvietėje ir išbandomi šiam asmeniui tiesiogiai prižiūrint.

7.5.2. Kokybė ir kontroliniai tyrimai

Visi elementai turi būti nauji ir turėti medžiagų kokybės ir gamybos pažymėjimus. Sandėliuojant turi būti išvengta atskirų elementų deformacijų, pažaidos.

7.6. Leistini nuokrypiai ir ribinės vertės

Leistini nuokrypiai ir ribinės vertės aprašomi ĮT TRINKELĖS 14 X skyriuje ir TRA TRINKELĖS 14.

7.7. Bandymai

Bandymai atliekami pagal ĮT TRINKELĖS 14 IX skyriaus ir TRA TRINKELĖS 14 reikalavimus.

Atliekant bandymus betono gaminiams rekomenduojama vadovautis standartų LST EN 933-1, LST EN 1338:2003, LST EN 1340:2003 ir LST EN 1340:2003/AC:2006 keliamais reikalavimais. Bandymus atlikti gali įgaliojimus turinčios institucijos.

7.8. Darbų priėmimas

Priimant darbus turi būti užtikrintas atitikimas projekto brėžiniams. Atlikti darbai negali prieštarauti ĮT TRINKELĖS 14, TRA TRINKELĖS 14 ir MN TRINKELĖS 14 keliamiems reikalavimams.

7.9. Standartai

STR 2.05.05:2005	Betoninių ir gelžbetoninių konstrukcijų projektavimas
LST EN 206:2013+A1:2017	Betonas. Specifikacija, eksploatacinės savybės, gamyba ir atitiktis
LST EN 13369:2013	Bendrosios surenkamųjų betono gaminių taisyklės
LST EN 933-1:2012	Bandymai užpildų geometrinėms savybėms nustatyti. 1 dalis. Granuliometrinės sudėties nustatymas. Sijojimo metodas
LST EN 1338:2003/P:2008	Betoninės grindinio trinkelės. Reikalavimai ir bandymo metodai
LST EN 1340:2003/AC:2006	Betoniniai bordiūrai. Reikalavimai ir bandymo metodai
LST EN 1340:2003/AC:2006	Betoniniai bordiūrai. Reikalavimai ir bandymo metodai
LST EN 206:2013+A1:2017	Betonas. Specifikacija, eksploatacinės savybės, gamyba ir atitiktis
LST EN 10080:2005	Armatūrinis plienas. Suvirinamasis armatūrinis plienas. Bendrieji dalykai
LST EN 15258:2009(D)	Surenkamieji betono gaminiai. Atraminių sienų elementai
LST EN 13369:2013	Bendrosios surenkamųjų betoninių gaminių taisyklės
LST EN 206:2013+A1:2017	Betonas. Specifikacija, eksploatacinės savybės, gamyba ir atitiktis

Be šių standartų gali būti taikomi ir kiti juos atitinkantys lygiaverčiai standartai.

7.10. Kiti normatyviniai statybos techniniai dokumentai

MN TRINKELĖS 14	Automobilių kelių dangos konstrukcijos iš trinkelių ir plokščių įrengimo metodiniai nurodymai
ĮT TRINKELĖS 14	Automobilių kelių dangos konstrukcijos iš trinkelių ir plokščių įrengimo taisyklės
TRA TRINKELĖS 14	Automobilių kelių trinkelių, plokščių ir kitų medžiagų techninių reikalavimų aprašas
STR 2.05.05:2005	Betoninių ir gelžbetoninių konstrukcijų projektavimas

8. GELŽBETONINIAI POLIAI

8.1. Įvadas

Ši TS dalis apima ištisinio sraigtinio gręžimo CFA gelžbetoninių polių medžiagas, įrengimą, bandymus ir leistinus nuokrypius ir priėmimą.

Rangovas gali pasirinkti kitokią polių įrengimo technologiją arba alternatyvų (kitą lygiavertį) žemės sankasos stiprinimo būdą, tačiau toks sprendinys turi būti suderintas su Projektuotoju ir Užsakovu. Visos su šiuo pasiūlymu ir pakeitimu susijusios procedūros (tyrimai, projektavimas, ekspertizė ir, esant poreikiui, naujo statybos leidimo gavimas) yra Rangovo atsakomybė.

8.2. Gręžtiniai poliai

8.2.1. Medžiagos

Mažiausias išilginės armatūros kiekis poliuose turi atitikti LST EN 1536 reikalavimus.

Polių betono mišinys, jo paruošimas, ėminio paėmimas ir bandymas turi tenkinti standarto LST EN 1536 6.3 punkto reikalavimus. Polių betonavimas turi tenkinti standarto LST EN 1536 8.3 punkto reikalavimus.

8.3. Gręžtinių polių įrengimas

Polių gręžimas, armatūros sudėjimas ir betonavimas atliekami pagal LST EN 1536 pateiktus būdus ir reikalavimus. Gręžimo įranga turi tenkinti LST EN 16228-1 reikalavimus.

8.4. Gręžtinių polių leistini nuokrypiai

Gręžtinių polių leistini nuokrypiai

Tikrinamieji dydžiai	Leistini nuokrypiai
Vertikalių ir pasvirusių polių padėtis plane	≤ 100 mm
Vertikalių arba mažai pasvirusių polių n ≥ 15 (Θ ≥ 86 laipsniai), polių posvyrio nuokrypis	20 mm / m
Pasvirusių 4 ≤ n < 15 (76 laipsniai ≤ Θ < 86 laipsniai), polių posvyrio nuokrypis	40 mm / m

8.5. Polių bandymai

Polių laikomosios galios bandymai neatliekami. Bandymai gali būti atliekami techninės priežiūros vadovui reikalaujant vadovaujantis STR 2.05.21:2016 421 punktu.

Polių laikančiosios galios bandymai pagal LST EN 1997-1; LST EN 1536; LST EN 12699 nuorodas ir STR 2.05.21 reikalavimus:

- Statinės apkrovos metodas pagal ISO/NP 22477-1.
- Dinaminės apkrovos metodas pagal ISO/DIS 22477-4.
- Paseudo statinis „Statnamic“ metodas pagal ASTM D7383.

Polių vientisumo tyrimai pagal LST EN 1536 nuorodas ir STR 2.05.21 reikalavimus:

- Mažų deformacijų smūginis vientisumo tyrimas pagal ASTM D5882 arba ANFOR NF P94-160-2 arba CUR-Aanbevelingen 109 arba DGGT EA-Pfähle.

Polių vientisumo tyrimai pagal STR 2.05.21 turi būti atliekami:

- Antrosios geotechninės kategorijos atveju – 60% polių kiekio.
- Trečiosios geotechninės kategorijos atveju – 100% polių.

Jei projekte nurodyti papildomų neprojektinių polių laikančiosios galios bandymai – visi konstrukciniai poliai įrengiami tik atlikus neprojektinių polių bandymus ir įvertinus gautus rezultatus. Atsižvelgiant į polių tyrimo rezultatus, projekte gali būti tikslinamas polių ilgis, skersmuo ir armavimas. Rangovas turi įsivertinti visas papildomas medžiagas ir mechanizmus, kurie pagal pasirinktą bandymo technologiją reikalingi polių bandymas atlikti.

8.6. Darbų priėmimas

Prieš priimant polius atliekama geodezinė kontrolinė topo nuotrauka.

8.7. Standartai ir kiti normatyviniai statybos techniniai dokumentai

STR 2.05.21	Geotechninis projektavimas. Bendrieji reikalavimai
LST EN 1536	Specialiųjų geotechnikos darbų atlikimas. Gręžtiniai poliai
LST EN 12699	Specialiųjų geotechnikos darbų atlikimas. Spraustiniai poliai
LST EN 16228-1	Gręžimo ir pamatų įrengimo įranga. Sauga. 1 dalis. Bendrieji
LST EN 1997-1	reikalavimai

9. APSAUGINIAI KELIO ATITVARAI IR SIGNALINIAI STULPELIAI

9.1. Įvadas

TS skyrius parengtas pagal Automobilių kelių transporto priemonių plieninių apsauginių atitvarų sistemų techninių reikalavimų aprašo TRA TAS-PL 09 (toliau – TRA TAS-PL 09), Automobilių kelių transporto priemonių apsauginių atitvarų sistemų projektavimo taisyklės KPT TAS 09 (toliau – KPT TAS 09), Automobilių kelių signalinių stulpelių techninių reikalavimų aprašo ir įrengimo taisyklių TRAT SST 14 (toliau TRAT SST 14), galiojančių Lietuvos standartų (LST) ir kitų normatyvinių statybos techninių dokumentų reikalavimus.

TS skyriuje pateikti reikalavimai plieninių apsauginių atitvarų sistemų ir apsauginių tvorelių įrengimui.

9.1.1. Apsauginiai plieniniai atitvarai

Apsauginiai kelio atitvarai turi atitikti TRA TAS-PL 09 ir KPT TAS 09 keliamus reikalavimus.

Apsauginių atitvarų charakteristikos:

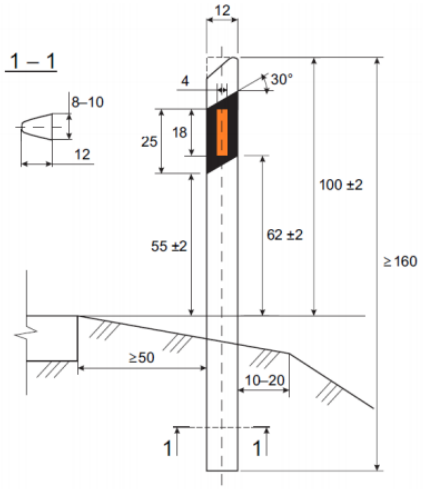
- Apsauginiai kelio atitvarai – smūgio stiprumo lygis A, veikimo pločio klasė W2, sulaikymo lygis N2;
- Supaprastinto tipo pradiniai/galiniai komponentai 4 m ir 12 m ilgio;

Statybų metu apsauginių atitvarų sistemų ilgiai gali kisti, priklausomai nuo RANGOVO pasirinktų apsauginių kelio atitvarų sistemų tipo.

9.1.2. A grupės signaliniai stulpeliai

A grupės signaliniai stulpeliai projektuojami pažymėti pralaidų, kertančių kelią, vietoms, sankryžų, nuovažų pažymėti. Statomi elastingieji plastikiniai signaliniai stulpeliai. Įrengiami vadovaujantis TRAT SST 14 reikalavimais.

Kairėje važiuojamosios dalies pusėje įrengiamų signalinių stulpelių ženklinimo viduryje turi būti baltos spalvos šviesos atšvaitai, o dešinėje važiuojamosios dalies pusėje įrengiamų signalinių stulpelių ženklinimo viduryje turi būti oranžinės spalvos šviesos atšvaitai. Esant netaisyklingam važiuojamosios dalies ir kelkraščio planui ir išilginiam profiliui, signaliniai stulpeliai statomi remiantis TRAT SST 14 principais, projektuojant individualų ir optimalų signalinių stulpelių išdėstymą plane ir išilginiame profilyje.



A grupės signalinių stulpelių matmenys (cm)

9.2. Darbų atlikimas

9.2.1. Apsauginiai plieniniai atitvarai

Plieniniai atitvarai statomi vadovaujantis TRA TAS-PL 09 ir pasirinkto medžiagų tiekėjo pateikiamomis įrengimo taisyklėmis (rekomendacijomis).

Atitvarai gali būti rengiami esant bet kokioms oro sąlygoms, jų statramsčiai įkasami ar įkalami į neįšalusį ir vandens neprisotintą gruntą.

Atitvarų įgilinimas privalo būti įrengtas pagal pasirinkto gamintojo pateiktą techninę specifikaciją nurodytai atitvarų klasei. Išimtiniu atveju, įrengiant plieninius AB prie pat pylimo šlaito, parenkami ilgesni statramsčiai, jie turi būti įgilinami daugiau kaip 0,5 m, neįskaitant įgilinimo dydžio įprastais atvejais. Įrengiant atitvarų statramsčius laikytis saugaus atstumo nuo pralaidų.

9.2.2. Signaliniai stulpeliai

Signaliniai stulpeliai įrengiami vadovaujantis TRAT SST 14.

9.3. Bandymai ir darbų priėmimas

9.3.1. Kokybė ir kontroliniai tyrimai

Apsauginiai plieniniai atitvarai ir pėsčiųjų apsauginės tvorelės turi būti tiekiami pilnais komplektais su reikalingomis jungiamosiomis detalėmis. Visi elementai turi būti nauji ir turėti medžiagų kokybės ir gamybos pažymėjimus. Sandėliuojant turi būti išvengta atskirų elementų deformacijų ir galvanizuotų ar dažytų dangų pažaidų.

9.3.2. Darbų priėmimas

Priimant apsauginių barjerų darbus vadovautis TRA TAS-PL 09 VII skyriaus II skirsnio keliamais reikalavimais. Apsauginių atitvarų sistema atitiks pradinį tipo bandymą tik tada, jeigu jie bus sumontuoti pagal gamintojo Montavimo vadove detalizuotus šiuos dalykus: įrengimą, priežiūrą, patikrą, gruntą.

9.3.3. Leidžiami nuokrypiai

Kelio skersiniame profilyje plieninių apsauginių atitvarų įrengimo nuokrypiai ± 10 cm, aukščio – ± 5 cm.

9.4. Standartai

LST EN 1317-1:2010	Apsauginių kelio atitvarų sistemos. 1 dalis. Terminija ir bendrieji bandymo metodų kriterijai.
LST EN 1317-2:2010	Apsauginių kelio atitvarų sistemos. 2 dalis. Saugos barjerų, įskaitant transporto priemonių parapetus, eksploatacinių charakteristikų klasės, priimamieji smūginių bandymų kriterijai ir bandymo metodai.
LST EN 1317-3:2010	Apsauginių kelio atitvarų sistemos. 3 dalis. Smūgio slopintuvų eksploatacinių charakteristikų klasės, priimamieji smūginių bandymų kriterijai ir bandymo metodai.
LST L ENV 1317-4:2008	Apsauginių kelio atitvarų sistemos. 4 dalis. Apsauginių barjerų pradinių, galinių ir jungiamųjų komponentų eksploatacinių charakteristikų klasės, priimamieji smūginių bandymų kriterijai ir bandymo metodai.
LST L ENV 1317-4:2008/P:2008	Apsauginių kelio atitvarų sistemos. 4 dalis. Apsauginių barjerų pradinių, galinių ir jungiamųjų komponentų eksploatacinių charakteristikų klasės, priimamieji smūginių bandymų kriterijai ir bandymo metodai.
LST EN 10244-2:2009	Plieninė viela ir vielos gaminiai. Plieninės vielos spalvotųjų metalų dangos. 2 dalis. Cinko ir cinko lydinių dangos.
LST EN ISO 1461:2009	Geležies ir plieno gaminių lydalinės cinko dangos. Techniniai reikalavimai ir bandymų metodai (ISO 1461:2009).

Be šių standartų gali būti taikomi ir kiti juos atitinkantys lygiaverčiai standartai.

9.5. Kiti normatyviniai statybos techniniai dokumentai

KTR 1.01:2008	Automobilių keliai.
STR 2.06.04:2014	Gatves ir vietines reikšmes keliai. Bendrieji reikalavimai
TRA TAS-PL 09	Automobilių kelių transporto priemonių plieninių apsauginių atitvarų sistemų techninių reikalavimų aprašas.
KPT TAS 09	Automobilių kelių transporto priemonių apsauginių atitvarų sistemų projektavimo taisyklės.

10. VERTIKALUS IR HORIZONTALUS KELIO ŽENKLINIMAS

10.1. Įvadas

TS skyrius parengtas pagal Kelių eismo taisyklių (toliau – KET), Automobilių kelių vertikaliųjų kelio ženklų įrengimo taisyklių ĮT VŽ 14 (toliau – ĮT VŽ 14), Kelio ženklų atramų parinkimo, projektavimo ir įrengimo taisyklių PĮT KŽA 08 (toliau – PĮT KŽA 08), Kelių horizontaliojo ženklinimo taisyklių, Kelių ženklų įrengimo ir vertikaliojo ženklinimo taisyklių, Kelių ženklinimo medžiagų naudojimo ir ženklinimo įrengimo taisyklių ĮT ŽM 12 (toliau – ĮT ŽM 12),

Automobilių kelių vertikaliųjų kelio ženklų techninių reikalavimų aprašo (toliau – TRA VŽ 12), galiojančių Lietuvos standartų (LST) ir kitų normatyvinių statybos techninių dokumentų reikalavimus.

TS skyriuje pateikti reikalavimai kelio ženklų atramų, skydų ir horizontaliojo ženklinimo medžiagoms, įrengimui, darbų kontrolei ir priėmimui.

10.2. Medžiagos

10.2.1. Kelio ženklų atramos

Vertikalių kelio ženklų atramos ir jų pamatai, taip pat naudojamos medžiagos turi atitikti "Kelio ženklų atramų parinkimo, projektavimo ir įrengimo taisykles" PĮT KŽA 08 ir „Automobilių kelių vertikaliųjų kelio ženklų techninių reikalavimų aprašo“ TRA VŽ 12 reikalavimus.

Kelio ženklų atramos ir jungiamosios detalės nuo aplinkos poveikio turi būti apsaugoti cinko antikorozine danga pagal LST EN ISO 1461 arba lygiavertį ir kiekvieno jų cinko dangos masė turi būti ne mažesnė nei 325 g/m.

10.2.2. Kelio ženklų skydai

Standartinių nuolatinių vertikaliųjų kelio ženklų ir individualiai projektuojamų kelio ženklų dydis parenkamas pagal „Kelio ženklų įrengimo ir vertikaliojo ženklinimo taisykles“, o eksploatacinės savybės – aprašą TRA VŽ 12.

Ženklo paviršius turi būti lygus, valomas ir atsparus oro sąlygoms.

Projektuojamų kelio ženklų dydis ne gyvenvietėje – 2 grupės.

Projektuojamų kelio ženklų atspindžio klasė – įprastoje aplinkoje RA1 išskyrus kelio ženklus virš kelio/ kairėje pusėje, darbo vietose, pirmumo ženklai sankryžose ir susiaurėjimo vietose, nukreipiamieji ženklai Nr. 401–410, kurių skydų atspindžio klasė – RA2.

10.2.3. Dangos ženklinimas

Horizontalusis ženklinimas projektuojamas vadovaujantis ĮT ŽM 12 ,,Kelių ženklinimo medžiagų naudojimo ir ženklinimo įrengimo taisyklės (toliau – ĮT ŽM 12)“ ir ,,Kelių horizontaliojo ženklinimo taisyklės“ nuostatomis. Naudojamos medžiagos turi būti atsparios klimato poveikiui ir cheminiams junginiams, naudojamiems kelių priežiūrai. Dangos ženklinimui naudojamų medžiagų atspindėjimas šviesai turi atitikti ĮT ŽM 12 IV skirsnio „Matomumas naktį“ reikalavimus.

Ženklinimo linijos neturi būti iškilusios virš kelio dangos aukščiau kaip 6 mm ir turi būti neslidžios. Kelių ir gatvių važiuojamajai daliai ženklinti naudojami dažai, polimerinės ar kitokios medžiagos turi atspindėti šviesą.

Išilginio ženklinimo linijų pločiai turi atitikti kelių horizontaliojo ženklinimo taisyklių 11 punkto reikalavimus:

Siaura linija	0,12 m
Plati linija	0,25 m

Ženklinimo linijų brūkšnių ir tarpų ilgiai projektuojami vadovaujantis kelių horizontaliojo ženklinimo taisyklių 13 punktu.

Linijų ir simbolių tipai nurodomi projekte, o kiekiai pateikti suvestiniame darbų kiekių žiniaraštyje. Siekiant, kad dangos ženklinimo medžiagos gerai sukibtų su danga, jos paviršius turi būti sausas ir švarus.

Naudojama medžiaga horizontalaus ženklinimo ant dangos įrengimui – polimerinės medžiagos.

10.3. Darbų atlikimas

10.3.1. Kelio ženklai

Kelio ženklų atramų tvirtinimas, apačios gabaritas, plieninių vamzdžių stulpų diametras, plieno klasė, sienelės storis ir kelio ženklo skydo tvirtinimas prie atramos parenkamas vadovaujantis PĮT KŽA 08.

10.3.2. Dangos ženklinimas

Linijų ir simbolių tipai nurodomi projekte. Siekiant, kad dangos ženklinimo medžiagos gerai sukibtų su danga, jos paviršius turi būti sausas ir švarus.

10.4. Bandymai ir darbų priėmimas

10.4.1. Pristatymas, sandėliavimas ir kokybės bandymai

Kelio ženklus ir eismo reguliavimo priemones pristato specializuoti gamintojai. Visos medžiagos laikomos dengtose ir sausose saugyklose.

10.4.2. Kontrolė ir kontroliniai bandymai

Kelio ženklų kontrolinius bandymus atlieka įgaliojimus turinčios institucijos, bandymai turi atitikti ĮT ŽM 12 bei TRA VŽ 12 keliamus reikalavimus. Kelio ženklų matomumas dienos ir nakties metu tikrinamas specialiais prietaisais. Kelio ženklų pastatymo tikslumas tikrinamas specialiais matuokliais.

10.4.3. Priėmimas ir matavimai

Priimant darbus turi būti patikrinami kelio ženklų atitikimas Projekto brėžiniams, darbų išbaigtumas ir nuokrypiai. Pastebėti trūkumai (pažeisti ženklai, kelio ženklų netikslumas ar neišbaigtumas ir t.t.) ištaisomi Rangovo sąskaita. Darbai priimami pagal ĮT VŽ 14 X skyriaus keliamus reikalavimus.

10.5. Standartai

LST EN 1424:2001/A1:2003	Kelių ženklinimo medžiagos. Įmaišomieji stiklo rutuliukai.
LST EN 1436:2007+A1:2009	Kelių ženklinimo medžiagos. Kelių naudotojams skirtos kelio horizontaliojo ženklinimo ženklų charakteristikos.
LST EN 1463-2:2002	Kelių ženklinimo medžiagos. Iškilieji atspindintys kelių įdėklai. 2 dalis. Bandymų kelyje reikalavimai.
LST EN 1790:2014	Kelių ženklinimo medžiagos. Gamykliniai kelių ženklinimo elementai
LST EN 1871:2002	Kelių ženklinimo medžiagos. Fizikinės savybės.
LST EN 12352:2006	Eismo kontrolės įranga. Įspėjamieji saugos šviesos įtaisai.
LST EN 12368:2006	Eismo reguliavimo priemonės. Šviesoforai.
LST EN 12767:2008	Kelio įrenginių atraminių konstrukcijų pasyvioji sauga. Reikalavimai, klasifikavimas ir bandymo metodai
LST EN 12899-1:2008	Nuolatiniai vertikalieji kelio ženklai. 1 dalis. Nuolatiniai ženklai.

Be šių standartų gali būti taikomi ir kiti juos atitinkantys lygiaverčiai standartai.

10.6. Kiti statybos techniniai dokumentai

T DVAER 12	Automobilių kelių darbo vietų aptvėrimo ir eismo reguliavimo taisyklės
PĮT KŽA 08	Kelio ženklų atramų parinkimo, projektavimo ir įrengimo taisyklės.
ĮT VŽ 14	Automobilių kelių vertikaliųjų kelio ženklų įrengimo taisyklės
ĮT ŽM 12	Kelių ženklinimo medžiagų naudojimo ir ženklinimo įrengimo taisyklės
TRA VŽ 12	Automobilių kelių vertikaliųjų kelio ženklų techninių reikalavimų aprašas

11. ŽELDINIAI

TS skyrius parengtas pagal Gamtinio karkaso nuostatų, sodmenų kokybės reikalavimų ir kitų normatyvinių dokumentų reikalavimus.

TS skyriuje pateikti reikalavimai kelio apželdinimo medžiais darbams, jų priežiūrai ir garantijai.

11.1. Medžių sodinimas

Siekiant efektyvaus išteklių panaudojimo, laistymo kaštų sumažinimo ir sodinukų prigijamumo, sodmenis rekomenduojama sodinti rugsėjo – spalio mėnesiais.

Želdiniams turėtų būti nustatomas 2 metų garantinis laikotarpis. 2 metų po sodinimo darbų baigimo laikotarpiu, Rangovas privalo atsodinti visus neprigijusius augalus, taisyti sulūžusius medžių laikymo kuolus ir pririšimus, taisyti kitas su augalais susijusias pažaidas, pagal poreikį genėti medžius, užtikrinant sveiką jų augimą ir išvaizdą.

11.2. Sodmenys

Sodinama augalinė medžiaga privalo būti atspari Lietuvos klimatinėms sąlygoms (pagal klimato rajonavimą) bei tinkamai aklimatizuota, jei įvežtinė (iš to paties regiono, suderinamos gamtinės aplinkos). Rekomenduojami vietos sąlygomis auginti augalų sodinukai.

Sodmenys turi būti sveiki: be žaizdų, fizinių pažeidimų, kenkėjų ir grybinių ligų pakenkimų, puvinio, gyvybingi, antžeminė dalis ir šaknys fiziškai nesužaloti ir nepažeisti šalčio ar šalnų, nenuvytę.

Medžiai ir krūmai turi turėti prie stiebo pririštą etiketę, kurioje nenuplaunamais žymekliais įrašytas augalo lietuviškas ir lotyniškas pavadinimas, nurodytas atsparumas šalčiui, medžiams – kamieno apimtis (matuojama 1 m aukštyje nuo šaknies kaklelio, apjuosiant kamieną lanksčia matuokle 5 mm tikslumu), persodinimų skaičius ir šaknų gumulo dydis (sodinamiems su žemės gumulu) ar konteinerio talpa (pasodintiems konteineriuose), krūmams – augalo dydis.

Reikalavimai medžiams:

- vienas tiesus kamienas. Kamieno kreivumas (didžiausias atstumas nuo kamieno iki prie jo priglaustos tiesiosios, matuojant 1 mm tikslumu) neturi būti didesnis kaip 23 mm;
- taisyklinga, simetriška laja;
- gerai susiformavusi šaknų sistema;
- lapuočiams:
- lajoje turi būti suformuotas skeletas, t. y. turi būti trijų eilių ašys: stiebas (pirmos eilės ašis), iš jo išaugusios šakos (antros eilės ašys) ir iš šių šakų išaugusios šakelės (trečios eilės ašys);
- kamieno apimtis – ne mažesnė kaip 10–12 cm;
- gatvių želdinimui – kamienas (stiebo dalis nuo šaknies kaklelio iki lajos, iki pirmųjų gyvų šakų) ne trumpesnis kaip 2,2 m;
- šaknų žemės gumulas – ne mažesnis kaip 40–50 cm (sodinamiems su žemės gumulu);
- spygliuočiams (išskyrus augančius krūmu, žemaūgių veislių, besidriekiančių formų):
- šaknų žemės gumulas – ne mažesnis kaip 30–40 cm (sodinamiems su žemės gumulu);
- eglės – ne žemesnės kaip 2 m, pušys – 1,5 m, kiti spygliuočiai – 1 m.

Sodinimui skirti dideli lapuočiai medžiai – kurių kamieno apimtis ne mažesnė kaip 20–25 cm.

Reikalavimai krūmams (išskyrus besidriekiančių formų):

- ne žemesni kaip 20 cm;
- lapuočiai krūmai turi turėti ne mažiau kaip tris šakas, išskyrus rožes (jos turi turėti ne mažiau kaip 2 šakas).

Kamieninės formos krūmams ir gyvatvorėms skirtiems medžiams ir krūmams 4–7 punktuose (išskyrus 4.3 punkto reikalavimą) nurodyti reikalavimai netaikomi.

Krūmokšniams, puskrūmiams ir žoliniams augalams (iš jų ir gėlėms) taikomi 3 punkto reikalavimai.

12. STATYBOS UŽBAIGIMAS

12.1. Rangovo rengiama dokumentacija ir reikalavimai jai parengti

Priduodant Projekto darbus, Rangovas privalo pateikti visų panaudotų medžiagų, konstrukcijų ir įrangos sertifikatų, techninių pasų ir kitos informacijos rinkinius, paslėptų darbų ir laikančių konstrukcijų pridavimo aktus, lauko inžinerinių tinklų išpildomuosius brėžinius ir kitą dokumentaciją, kurią pareikalaus valstybinės institucijos remdamosi Lietuvos Respublikos įstatymais ir norminiais aktais.

12.2. Statybos darbų užbaigimo tvarka ir dokumentai

Statybos darbų užbaigimo tvarka nustatoma 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“.

SUVESTINIS KIEKIŲ ŽINIARAŠTIS

0	2024-11	Statybą leidžiamčiam dokumentui, konkursui ir statybai		
LAIDA	IŠLEIDIMO DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)		
KVAL. PATV. DOK. NR.	PROJEKTUOTOJAS	STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS Valstybinės reikšmės krašto kelio Nr. 141 Kaunas–Jurbarkas–Šilutė–Klaipėda ruožo nuo 126,273 iki 127,377 km rekonstravimo projektas		
		DOKUMENTO PAVADINIMAS Suvestinis kiekių žiniaraštis		LAIDA 0
KALBA LT	STATYTOJAS IR (AR) UŽSAKOVAS AB „Via Lietuva“	DOKUMENTO ŽYMUO P24-002-141-RTDP-S.SKŽ	LAPAS 1	LAPŲ 10

Valstybinės reikšmės krašto kelio Nr. 141 Kaunas–Jurbarkas–Šilutė–Klaipėda ruožo nuo 126,273 iki 127,377 km rekonstravimo projektas						
Eil. Nr.	**Užsakovo sąmatos elemento kodas**	**Pavadinimas**	**Mato vnt.**	**Kiekis**	**Nuoroda į TS**	**Pastabos**
1		**Paruošiamieji darbai**				
1.1		***Ašies nužymėjimas:***			**TS2**	
1.1.1		Kelio ašinės linijos ir kelio juostos nužymėjimas	km	1,14		
1.2		***Dangų išardymas:***			**TS2**	
1.2.1	PD-08.1	Asfaltbetonio dangos nufrezavimas arba išlaužimas	m²	2567,2		Frezuojant vidutiniškai 0,18 m. Išvežimas į Rangovo pasirinktą vietą.
1.2.2		***Bordiūrų, betoninių trinkelių, plytelių ir plokščių išardymas***			**TS2**	
1.2.3	PD-13.1	Betoninių plytelių/trinkelių dangų išardymas ir išvežimas rangovo pasirinktu atstumu	m²	48,0		
1.2.4	PD-14.1	Esamų betoninių bortų bei betono pagrindo po bortais išardymas ir išvežimas rangovo pasirinktu atstumu	m	28,0		kelio bortų išardymas
1.2.5	PD-14.1	Esamų betoninių bortų bei betono pagrindo po bortais išardymas ir išvežimas rangovo pasirinktu atstumu	m	37,0		vejos bortų išardymas
1.2.6	PD-28.1	Esamų betono konstrukcijų išardymas ir išvežimas rangovo pasirinktu atstumu	m³	4,5		
1.3		***Saugaus eismo priemonių demontavimas***			**TS2**	
1.3.1	PD-21.1	Esamų apsauginių atitvarų išardymas ir išvežimas į užsakovo nurodytą vietą	m	280,0		
1.3.2	PD-25.1	Esamų vienstiebių kelio ženklų metalinių atramų ant monolitinių betoninių atramų išardymas ir išvežimas į užsakovo nurodytą vietą	vnt.	16,0		
1.3.3	PD-26.1	Esamų daugiastiebių kelio ženklų metalinių atramų ant monolitinių betoninių atramų išardymas ir išvežimas į užsakovo nurodytą vietą	vnt.	6,0		
1.3.4	PD-24.1	Esamų kelio ženklų skydų demontavimas ir išvežimas į užsakovo nurodytą vietą	vnt.	23,0		
1.4		***Medžių ir krūmų pašalinimas***			**TS2**	
1.4.1	PD-03.1	Medžių iki 16 cm pašalinimas	vnt.	2,0		
1.4.2	PD-05.1	Medžių nuo 24 iki 32 cm pašalinimas	vnt.	1,0		
1.4.3	PD-06.1	Medžių virš 32 cm pašalinimas	vnt.	73,0		

Valstybinės reikšmės krašto kelio Nr. 141 Kaunas–Jurbarkas–Šilutė–Klaipėda ruožo nuo 126,273 iki 127,377 km rekonstravimo projektas						
Eil. Nr.	**Užsakovo sąmatos elemento kodas**	**Pavadinimas**	**Mato vnt.**	**Kiekis**	**Nuoroda į TS**	**Pastabos**
1.4.4	PD-07.1	Krūmų pašalinimas	ha	0,07		
1.5		***Kiti paruošiamieji darbai***			**TS2**	
1.5.1	PD-02.1	Esamų geodezinių punktų perkėlimas	vnt.	1		
1.5.2	PD-39.1	Lietaus vandens surinkimo šulinėlių ardymas ir išvežimas rangovo pasirinktu atstumu	vnt.	8		kartu su trapais
2.		**Žemės darbai**				
2.1		***Žemės sankasos įrengimas***			**TS3**	
2.1.1	ZS-01.1	Dirvožemio pašalinimas, išvežimas į laikiną sandėliavimo aikštelę rangovo pasirinktu atstumu	m³	1402,6		
2.1.2	ZS-17.1	Šlaitų ir griovio dugno sutvirtinimas, žole apželdininant dirvožemio sluoksnį	m²	14026,0		Šlaitų ir teritorijos aplink padengimas 10 cm storio augalinio grunto sluoksniu su vejos sėklomis
2.1.3	ZS-02.1	Dirvožemio atvežimas iš laikinos sandėliavimo aikštelės šlaitų, griovio dugno tvirtinimui	m³	1402,6		
2.1.4	ZS-03.1	Dirvožemio pašalinimas ir išvežimas rangovo pasirinktu atstumu (perteklinio)	m³	5355,2		
2.1.5	ZS-05.1	Grunto kasimas, pakrovimas ir išvežimas rangovo pasirinktu atstumu (perteklinio)	m³	12297,4		Esamo blogos sanklodos, netinkamo antriniam panaudojimui grunto kasimas ir išvežimas
2.1.6	ZS-08.1	Žemės sankasos įrengimas, papildomai atsivežant gruntą rangovo pasirinktu atstumu	m³	1320,0		Pylimų įrengimas iš atvežto sankasai tinkamo grunto
2.1.7	ZS-05.1	Grunto kasimas, pakrovimas ir išvežimas rangovo pasirinktu atstumu (perteklinio)	m³	2741,2		Pakopų įrengimas
2.1.8	ZS-08.1	Žemės sankasos įrengimas, papildomai atsivežant gruntą rangovo pasirinktu atstumu	m³	5247,9		Pakopų įrengimas iš užpilamo grunto ŽB, ŽG, ŽP, ŽM, SB, SG, SP, SD, SM
2.1.9	ZS-08.1	Žemės sankasos įrengimas, papildomai atsivežant gruntą rangovo pasirinktu atstumu	m³	5475,8		Grunto pagalvės virš polių galvenų įrengimas iš Nesurištųjų mineralinių medžiagų mišinio (fr. 0/8, 0/11, 0/16, 0/22 arba 0/32)

Valstybinės reikšmės krašto kelio Nr. 141 Kaunas–Jurbarkas–Šilutė–Klaipėda ruožo nuo 126,273 iki 127,377 km rekonstravimo projektas						
Eil. Nr.	**Užsakovo sąmatos elemento kodas**	**Pavadinimas**	**Mato vnt.**	**Kiekis**	**Nuoroda į TS**	**Pastabos**
2.1.10	ZS-14.1	Atskiriamųjų geosintetinių medžiagų įrengimas	m²	14755,0		Neaustinės geotekstilės įrengimas gruntų atskyrimui ir filtravimui virš polinių pamatų galvenų
2.1.11	ZS-16.1	Armuojančių geosintetinių medžiagų įrengimas	m²	33572,7		Armuojantis geotinkas 400/40 kN/m
2.1.12	ZS-16.1	Armuojančių geosintetinių medžiagų įrengimas	m²	504,0		Armuojantis geotinkas 40/20 kN/m virš pralaidos
2.2		***Sankasos polių įrengimas***			**TS3 TS8**	
2.2.1	ZS-13.1	Polių įrengimas	m	14120,0		2230 vnt
2.2.2		Betonas C30/37 XC2	m³	3992,3		
2.2.3		Armatūra	kg	89080,0		
2.2.4		Polių galvenų įrengimas	vnt.	2230,0		
2.2.5		Betonas C30/37 XC2	m³	481,7		
2.2.6		Armatūra	kg	52450,0		
2.3		***Griovių įrengimas***			**TS3**	
2.3.1		Šlaitų ir griovio dugno planiravimas mechanizuotai	m²	10215,0		
2.3.2		Šlaitų ir griovio dugno planiravimas rankiniu būdu	m²	1135,0		
3.		**Griovių ir šlaitų tvirtinimai**				
3.1		***Griovių tvirtinimas***			**TS3**	
3.1.1	ZS-19.1	Griovių tvirtinimas nesurištuoju mišiniu	m²	404,2		Griovio dugno sutvirtinimas žvirgždo skalda fr. 16/32 (10 cm)
3.1.2		Šlaito ir griovio tvirtinimas rieduliais fr. ≥90 mm (ant neaustinės geotekstilės sluoksnio), h≥0,40 m	m²	9014,3		Neaustinės geotekstilės įrengimas gruntų atskyrimui ir filtravimui
3.1.3		Šlaitų tvirtinimas įrengiant eroziją stabdantį demblį	m²	2708,0		
4.		**Kelio dangos konstrukcijos įrengimas**				
4.1		***DK2 dangos konstrukcijos įrengimas (I variantas)***			**TS5 TS6**	
4.1.1	KK-01.1	Apsauginio šalčiui atsparaus sluoksnio įrengimas	m³	8925,4		≥58 cm
4.1.2	N-14.7	Skaldos pagrindo sluoksnio įrengimas	m²	8735,7		Nesurištųjų mineralinių medžiagų mišinys fr. 0/45 (20 cm)
4.1.3	KK-06.1	Asfalto pagrindo sluoksnio įrengimas	m²	7958,8		AC 22 PS (su kelio bitumu 70/100), 10 cm

Valstybinės reikšmės krašto kelio Nr. 141 Kaunas–Jurbarkas–Šilutė–Klaipėda ruožo nuo 126,273 iki 127,377 km rekonstravimo projektas						
Eil. Nr.	**Užsakovo sąmatos elemento kodas**	**Pavadinimas**	**Mato vnt.**	**Kiekis**	**Nuoroda į TS**	**Pastabos**
4.1.4		Dangos pagruntavimas panaudojant bituminę emulsiją	m²	7958,8		C60BP4-S 300 g/m²
4.1.5	KK-08.1	Asfalto apatinio sluoksnio įrengimas	m²	7922,7		AC 16 AS (su kelio bitumu 50/70), 4 cm
4.1.6		Dangos pagruntavimas panaudojant bituminę emulsiją	m²	7922,7		C60BP4-S 300 g/m²
4.1.7	KK-09.1	Asfalto viršutinio sluoksnio įrengimas	m²	7890,0		SMA 8 S (su PMB 45/80-65), 3 cm
4.1.8		Dangos šiurkštinimas skaldyta mineraline medžiaga	m²	7890,0		fr. 2/5, 1,5 kg/m³
4.2		***DK2 dangos konstrukcijos įrengimas (II variantas)***			**TS5 TS6**	
4.2.1	KK-02.1	Šalčiui nejautrių medžiagų sluoksnio įrengimas	m³	7653,0		≥48 cm
4.2.2	N-14.7	Skaldos pagrindo sluoksnio įrengimas	m²	8735,7		Nesurištųjų mineralinių medžiagų mišinys fr. 0/45 (30 cm)
4.2.3	KK-06.1	Asfalto pagrindo sluoksnio įrengimas	m²	7958,8		AC 22 PS (su kelio bitumu 70/100), 10 cm
4.2.4		Dangos pagruntavimas panaudojant bituminę emulsiją	m²	7958,8		C60BP4-S 300 g/m²
4.2.5	KK-08.1	Asfalto apatinio sluoksnio įrengimas	m²	7922,7		AC 16 AS (su kelio bitumu 50/70), 4 cm
4.2.6		Dangos pagruntavimas panaudojant bituminę emulsiją	m²	7922,7		C60BP4-S 300 g/m²
4.2.7	KK-09.1	Asfalto viršutinio sluoksnio įrengimas	m²	7890,0		SMA 8 S (su PMB 45/80-65), 3 cm
4.2.8		Dangos šiurkštinimas skaldyta mineraline medžiaga	m²	7890,0		fr. 2/5, 1,5 kg/m³
4.3		***Kelkraščių įrengimas***			**TS5**	
4.3.1	KK-11.1	Kelkraščio viršutinio sluoksnio įrengimas	m²	3099,5		Skaldažolė (85 %, sudaro skaldytų mineralinių medžiagų mišinys fr. 16/32; 15 % - augalinio grunto mišinys su žolės sėklomis) h≥10 cm
4.3.2	KK-12.1	Kelkraščio apatinio sluoksnio įrengimas	m²	738,9		Užpilamas gruntas ŽB, ŽG, ŽP, ŽD, ŽM, SB, SG, SP, SD, SM
4.3.3		Kelkraščių suvedimas su esamais	m²	145,4		
4.4		***Kelio dangos konstrukcijos suvedimo darbai (I variantas)***			**TS5 TS6**	
4.4.1	KK-01.1	Apsauginio šalčiui atsparaus sluoksnio įrengimas	m³	489,7		
4.4.2	N-14.7	Skaldos pagrindo sluoksnio įrengimas	m²	461,8		Nesurištųjų mineralinių medžiagų mišinys fr. 0/45 (20 cm)

Valstybinės reikšmės krašto kelio Nr. 141 Kaunas–Jurbarkas–Šilutė–Klaipėda ruožo nuo 126,273 iki 127,377 km rekonstravimo projektas						
Eil. Nr.	**Užsakovo sąmatos elemento kodas**	**Pavadinimas**	**Mato vnt.**	**Kiekis**	**Nuoroda į TS**	**Pastabos**
4.4.3	KK-06.1	Asfalto pagrindo sluoksnio įrengimas	m²	424,7		AC 22 PS (su kelio bitumu 70/100), 10 cm
4.4.4		Bituminės sandarinimo juostos įrengimas	m	14,5		10 cm
4.4.5		Dangos pagruntavimas panaudojant bituminę emulsiją	m²	424,7		C60BP4-S 300 g/m²
4.4.6	KK-08.1	Asfalto apatinio sluoksnio įrengimas	m²	465,3		AC 16 AS (su kelio bitumu 50/70), 4 cm
4.4.7		Bituminės sandarinimo juostos įrengimas	m	14,1		4 cm
4.4.8		Dangos pagruntavimas panaudojant bituminę emulsiją	m²	465,3		C60BP4-S 300 g/m²
4.4.9	KK-09.1	Asfalto viršutinio sluoksnio įrengimas	m²	504,6		SMA 8 S (su PMB 45/80-65), 3 cm
4.4.10		Bituminės sandarinimo juostos įrengimas	m	13,7		3 cm
4.4.11		Dangos šiurkštinimas skaldyta mineraline medžiaga	m²	504,6		fr. 2/5, 1,5 kg/m³
4.5		***Kelio dangos konstrukcijos suvedimo darbai (II variantas)***			**TS5 TS6**	
4.5.1	KK-02.1	Šalčiui nejautrių medžiagų sluoksnio įrengimas	m³	417,2		
4.5.2	N-14.7	Skaldos pagrindo sluoksnio įrengimas	m²	461,8		Nesurištųjų mineralinių medžiagų mišinys fr. 0/45 (30 cm)
4.5.3	KK-06.1	Asfalto pagrindo sluoksnio įrengimas	m²	424,7		AC 22 PS (su kelio bitumu 70/100), 10 cm
4.5.4		Bituminės sandarinimo juostos įrengimas	m	14,5		10 cm
4.5.5		Dangos pagruntavimas panaudojant bituminę emulsiją	m²	424,7		C60BP4-S 300 g/m²
4.5.6	KK-08.1	Asfalto apatinio sluoksnio įrengimas	m²	465,3		AC 16 AS (su kelio bitumu 50/70), 4 cm
4.5.7		Bituminės sandarinimo juostos įrengimas	m	14,1		4 cm
4.5.8		Dangos pagruntavimas panaudojant bituminę emulsiją	m²	465,3		C60BP4-S 300 g/m²
4.5.9	KK-09.1	Asfalto viršutinio sluoksnio įrengimas	m²	504,6		SMA 8 S (su PMB 45/80-65), 3 cm
4.5.10		Bituminės sandarinimo juostos įrengimas	m	13,7		3 cm
4.5.11		Dangos šiurkštinimas skaldyta mineraline medžiaga	m²	504,6		fr. 2/5, 1,5 kg/m³
4.6		***Nuovažų įrengimas***			**TS5 TS6 TS7**	
4.6.1	N-14.5	Apsauginio šalčiui atsparaus sluoksnio įrengimas	m³	683,7		≥69 cm (Arba šalčiui nejautrių medžiagų sluoksnis)

Valstybinės reikšmės krašto kelio Nr. 141 Kaunas–Jurbarkas–Šilutė–Klaipėda ruožo nuo 126,273 iki 127,377 km rekonstravimo projektas						
Eil. Nr.	**Užsakovo sąmatos elemento kodas**	**Pavadinimas**	**Mato vnt.**	**Kiekis**	**Nuoroda į TS**	**Pastabos**
4.6.2	N-14.7	Skaldos pagrindo sluoksnio įrengimas	m²	597,2		Nesurištųjų mineralinių medžiagų mišinys fr. 0/45 (20 cm)
4.6.3	N-14.12	Asfalto viršutinio sluoksnio įrengimas	m²	526,2		AC 16 PD (6 cm)
4.6.4		Siūlės "karštas prie šalto" įrengimas, 300 g	m	164,1		
4.6.5	N-13.1	Dangų suvedimas	m²	427,0		Nuovažų suvedimas su esama danga pažvyruojant fr. 0/11 arba 0/16 mišiniu
4.6.6	SS-03.1	Betono pagrindo po trinkelėmis įrengimas	m²	17,2		C30/37 (20 cm)
4.6.7	SS-05.1	Pasluoksnio įrengimas	m²	17,2		C30/37 (4 cm)
4.6.8	SS-01.1	Trinkelių dangos Įrengimas	m²	17,2		Viršutinio sluoksnio iš granitinių trinkelių įrengimas (10 cm)
4.6.9	SS-10.1	Bordiūro įrengimas	m	27,0		Granitinis kelio bortas, 100x30x15 cm
4.6.10		Bituminės sandarinimo juostos įrengimas	m	27,0		6 cm
4.6.11	SS-04.1	Deformacinių siūlių įrengimas	m	8,2		
4.7		***Vandens pralaidų nuovažose įrengimas***			**TS4**	
4.7.1	N-15.1	Apvalios pralaidos įrengimas nuovažose	m	27,0		2 vnt., d400 plastikinių pralaidų įrengimas
4.7.2		Betoninių antgalių d400 pralaidoms įrengimas	vnt.	4,0		
4.7.3	VN-02.1	Grunto kasimas, pakrovimas ir išvežimas rangovo pasirinktu atstumu (perteklinio)	m³	46,8		Tranšėjos kasimas, grunto pakrovimas ir išvežimas į rangovo pasirinktą vietą
4.7.4		Smėlio sluoksnio įrengimas, h=0,15 m	m³	2,5		
4.7.5	VP-01.3	Įrengtos pralaidos užpylimas tankinant	m³	40,8		
4.7.6	ZS-15.1	Filtruojamųjų geosintetinių medžiagų įrengimas	m²	167,7		Neaustinės geotekstilės ≥150 g/m² įrengimas
4.8		***Vandens pralaidų per kelią įrengimas***			**TS4**	
4.8.1	VP-01.2	d=800 mm apvalios metalinės pralaidos įrengimas	m	16,1		1 vnt.
4.8.2	VN-02.1	Grunto kasimas, pakrovimas ir išvežimas rangovo pasirinktu atstumu (perteklinio)	m³	73,9		Tranšėjos kasimas, grunto pakrovimas ir išvežimas į rangovo pasirinktą vietą

Valstybinės reikšmės krašto kelio Nr. 141 Kaunas–Jurbarkas–Šilutė–Klaipėda ruožo nuo 126,273 iki 127,377 km rekonstravimo projektas						
Eil. Nr.	**Užsakovo sąmatos elemento kodas**	**Pavadinimas**	**Mato vnt.**	**Kiekis**	**Nuoroda į TS**	**Pastabos**
4.8.3	ZS-12.1	Grunto pakeitimas geresnių savybių gruntu	m³	12,0		Silpno esamo grunto po pralaida pakeitimas sankasai tinkamu
4.8.4		Skaldos fr. 0/45 sluoksnio po pralaida įrengimas, h=0,15 m	m³	3,4		
4.8.5		Smėlio sluoksnio įrengimas, h=0,15 m	m³	2,9		
4.8.6	VP-01.3	Įrengtos pralaidos užpylimas tankinant	m³	36,1		
4.8.7	KK-02.1	Šalčiui nejautrių medžiagų sluoksnio įrengimas	m³	15,2		Šalčiui atsparus gruntas po pralaidų antgaliais
4.8.8	ZS-15.1	Filtruojamųjų geosintetinių medžiagų įrengimas	m²	161,3		Neaustinės geotekstilės ≥150 g/m² įrengimas
4.8.9	ZS-14.1	Atskiriamųjų geosintetinių medžiagų įrengimas	m²	14,0		Geomembranos įrengimas po pralaidų antgaliais
4.8.10		Įtekėjimo ir ištekėjimo pralaidos šlaitų ir griovių tvirtinimas monolitiniu betonu C30/37 XF4 XC4 su armatūros tinklus (ne didesniu kaip 1,5x1,5 m dydžio kvadratais), h=0,08 m	m²	46,1		
4.8.11		Betonas C30/37 XF4 XC3	m³	3,7		
4.8.12		Armatūra	kg	196,0		
4.8.13		Skaldos pagrindo fr. 16/32 įrengimas po šlaitų tvirtinimu iš monolitinio betono, h=0,10 m	m²	46,1		
4.8.14		Monilitinio betono C20/25 po pralaidų antgaliais įrengimas	m³	0,2		
5.		**Kelio apstatymas ir saugaus eismo organizavimas**				
5.1		***Vertikalaus ženklinimo įrengimas***			**TS9 TS10**	
5.1.1		Kelio ženklų vienstiebių metalinių atramų (d=76,1/2,0 mm) pastatymas	vnt.	10,0		
5.1.2	EO-6.1	Vertikalaus ženklinimo įrengimas	vnt.	18,0		Kelio ženklų skydų ant vienstiebių metalinių atramų sumontavimas
5.1.3	EO-6.1	Vertikalaus ženklinimo įrengimas	vnt.	1,0		Esamų kelio ženklų skydų ant vienstiebių metalinių atramų sumontavimas
5.1.4		Kelio ženklų dvistiebių metalinių atramų (d=76,1/2,0 mm) pastatymas	vnt.	7,0		

Valstybinės reikšmės krašto kelio Nr. 141 Kaunas–Jurbarkas–Šilutė–Klaipėda ruožo nuo 126,273 iki 127,377 km rekonstravimo projektas						
Eil. Nr.	**Užsakovo sąmatos elemento kodas**	**Pavadinimas**	**Mato vnt.**	**Kiekis**	**Nuoroda į TS**	**Pastabos**
5.1.5		Kelio ženklų dvistiebių metalinių atramų (d=76,1/2,9 mm) pastatymas	vnt.	2,0		
5.1.6	EO-6.1	Vertikalaus ženklinimo įrengimas	vnt.	8,0		Kelio ženklų skydų ant dvistiebių metalinių atramų sumontavimas
5.1.7	EO-11.1	Signalinių stulpelių įrengimas	vnt.	33,0		A grupės signaliniai stulpeliai
5.2		***Horizontalaus ženklinimo įrengimas***			**TS10**	
5.2.1	EO-5.1	Horizontalaus ženklinimo įrengimas	m²	366,5		Ženklinimo tipas 1.1 (linijos plotis 0,12 m) siaura ištisinė linija (iš polimerinių medžiagų)
5.2.2	EO-5.1	Horizontalaus ženklinimo įrengimas	m²	274,6		Ženklinimo tipas 1.1 (linijos plotis 0,12 m) siauros ištisinės linijos (iš polimerinių medžiagų) atnaujinimas
5.2.3	EO-5.1	Horizontalaus ženklinimo įrengimas	m²	4,2		Ženklinimo tipas 1.5 (linijos plotis 0.12 m) siaura brūkšninė linija, kai brūkšnio ir tarpo santykis 1m/3m/1m (iš polimerinių medžiagų)
5.2.4	EO-5.1	Horizontalaus ženklinimo įrengimas	m²	5,0		Ženklinimo tipas 1.6 (linijos plotis 0.12 m) siaura brūkšninė linija, kai brūkšnio ir tarpo santykis 3m/1m/3m (iš polimerinių medžiagų)
5.2.5	EO-5.1	Horizontalaus ženklinimo įrengimas	m²	1,8		Ženklinimo tipas 1.12 iš trikampių sudaryta linija (iš polimerinių medžiagų)
5.2.6	EO-5.1	Horizontalaus ženklinimo įrengimas	m²	11,0		Ženklinimo tipas 1.7 (linijos plotis 0.12 m) siaura brūkšninė linija, kai brūkšnio ir tarp santykis 1m/1m (iš polimerinių medžiagų)
5.2.7	EO-5.1	Horizontalaus ženklinimo įrengimas	m²	16,0		Ženklinimo tipas 1.7 (linijos plotis 0.12 m) siaura brūkšninė linija, kai

Valstybinės reikšmės krašto kelio Nr. 141 Kaunas–Jurbarkas–Šilutė–Klaipėda ruožo nuo 126,273 iki 127,377 km rekonstravimo projektas						
Eil. Nr.	**Užsakovo sąmatos elemento kodas**	**Pavadinimas**	**Mato vnt.**	**Kiekis**	**Nuoroda į TS**	**Pastabos**
						brūkšnio ir tarp santykis 3m/3m (iš polimerinių medžiagų)
5.2.8	EO-5.1	Horizontalaus ženklinimo įrengimas	m²	9,6		Ženklinimo tipas 1.17 rodyklė (iš polimerinių medžiagų)
5.3		***Apsauginių barjerų įrengimas***			**TS9**	
5.3.1	TD-25.1	Apsauginių kelio atitvarų sistemos įrengimas	m	1677,0		N2 W2
5.3.2	TD-25.1	Apsauginių kelio atitvarų sistemos įrengimas	m	120,0		N2 W2 (pradiniai-galiniai komponentai)
5.4		**Apdailos darbai**				
5.4.1		***Sodinami medžiai***			**TS11**	
5.4.2		Paprastasis klevas (acer platanoides)	vnt.	20,0		
5.4.3		Paprastatis ąžuolas (quercus robur)	vnt.	63,0		

PASTABOS:

- Medžiagų kiekiai pateikiami neįvertinus medžiagų išeigos.

- Pateikti asfalto, trinkelių dangų, dangos sluoksnio be rišiklių bei skaldos pagrindo sluoksnio, stabilizuojamo sluoksnio plotai (m2) pagal projektuojamo sluoksnio viršų;

- Pateikti geotinklo, geotekstilės, šlaitų eroziją stabdančio demblio kiekiai įvertinant dengiamą plotą. Persidengimą turi įvertinti rangovas pagal pasirinkto medžiagų tiekėjo pateiktas įrengimo taisykles (rekomendacijas).

- Laikinų kelių dangos konstrukcijos medžiagas ir storius Rangovas turi įsivertinti pats, kad laikinai eksploatuojama dangos konstrukcija būtų tinkamą visą laikino eismo organizavimo laikotarpį.

Vykdant statybos darbus realioje aplinkoje Rangovas gali susidurti su neesminiais sprendinių ir/ar kiekių neatitikimais. Pastebėjęs neatitikimus Rangovas privalo nedelsiant kreiptis į techninės priežiūros vadovą (Inžinierių) išsamiai išaiškinant situaciją. Inžinieriaus pavedimu Projektuotojas įvertina gautą informaciją ir motyvuotai atsako Inžinieriui ar Rangovo pastebėti neatitikimai yra galimi. Pateikti darbų kiekių žiniaraščiai skirti pakankamai tiksliai įvertinti numatomas statybos darbų sąnaudas, tačiau vykdant statybos darbus, kai kurios darbų kiekių žiniaraščių pozicijų vertės gali būti patikslintos ar atsirasti naujų, jei tai yra reikalinga įgyvendinant projekto techninėse specifikacijose, aiškinamuosiuose raštuose ar brėžiniuose numatytus sprendinius vadovaujantis [STR1.04.04:2017 „Statinio projektavimas, projekto ekspertizė“ V sk. 37 p.].

Grįžtamosios medžiagos – susandėliuota mediena (kainą pateikia rangovas, įvertinęs medienos būklę: ≥0,00 Eur – kai mediena menkavertė ir skirta utilizavimui, t. y. vertinama, kiek kainuos utilizavimo išlaidos įrašant kainą su pliuso ženklu. <0,00 Eur – kai mediena nėra menkavertė ir gali būti parduota, t. y. nurodoma kaina su minuso ženklu) – X vnt. / kompl. / 1

KERTAMŲ MEDŽIŲ ŽINIARAŠTIS

0	2024-11	Statybą leidžiamčiam dokumentui, konkursui ir statybai		
LAIDA	IŠLEIDIMO DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)		
KVAL. PATV. DOK. NR.	PROJEKTUOTOJAS	STATINIO PROJEKTO PAVADINIMAS Valstybinės reikšmės krašto kelio Nr. 141 Kaunas–Jurbarkas–Šilutė–Klaipėda ruožo nuo 126,273 iki 127,377 km rekonstravimo projektas		
		DOKUMENTO PAVADINIMAS Kertamų medžių žiniaraštis		LAIDA 0
KALBA LT	STATYTOJAS IR (AR) UŽSAKOVAS AB „Via Lietuva“	DOKUMENTO ŽYMUO P24-002-141-RTDP-S.KMŽ	LAPAS 1	LAPŲ 8

1 lentelė. *Pavienių medžių kirtimo žiniaraštis*

Eil. Nr.	Piketas	Atstumas nuo važiuojamosios dalies krašto*		Kertamo medžio skersmuo, cm	Medžio rūšis	Būklė	Kirtimo priežastis	Saugotinas/nesaugotinas medis
		Į kairę	Į dešinę					
1	1262+80	6,13	-	50	Klevas		Įrengiant kelio sankasą, griovį ir šlaitus bus pažeistos medžio šaknys, dėl ko medis taps nestabilus ir gali užvirsti ant kelio	Saugotinas
2	1263+60	-	6,27	10	Klevas		-	Nesaugotinas
3	1263+80	-	0,06	50	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje (rekonstruojant kelią atsidurtų asfalto dangoje) ir yra per arti važiuojamosios dalies bei kelią pavojų eismo saugumui	Saugotinas
4	1263+83	-	-0,18	70	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje (rekonstruojant kelią atsidurtų asfalto dangoje) ir yra per arti važiuojamosios dalies bei kelią pavojų eismo saugumui	Saugotinas
5	1264+15	-	-0,08	70	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje (rekonstruojant kelią atsidurtų asfalto dangoje) ir yra per arti važiuojamosios dalies bei kelią pavojų eismo saugumui	Saugotinas
6	1264+24	-0,30	-	50	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje (rekonstruojant kelią atsidurtų asfalto dangoje) ir yra per arti važiuojamosios dalies bei kelią pavojų eismo saugumui	Saugotinas
7	1264+34	-	-0,29	70	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje (rekonstruojant kelią atsidurtų asfalto dangoje) ir yra per arti važiuojamosios dalies bei kelią pavojų eismo saugumui	Saugotinas
8	1264+44	-	-0,47	60	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje (rekonstruojant kelią atsidurtų asfalto dangoje) ir yra per arti važiuojamosios dalies bei kelią pavojų eismo saugumui	Saugotinas
9	1264+54	-0,28	-	70	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje (rekonstruojant kelią atsidurtų asfalto dangoje) ir yra per arti važiuojamosios dalies bei kelią pavojų eismo saugumui	Saugotinas
10	1264+58	-0,30	-	70	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje (rekonstruojant kelią atsidurtų asfalto dangoje) ir yra per arti važiuojamosios dalies bei kelią pavojų eismo saugumui	Saugotinas
11	1264+69	-0,15	-	70	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje (rekonstruojant kelią atsidurtų asfalto dangoje) ir yra per arti važiuojamosios dalies bei kelią pavojų eismo saugumui	Saugotinas

Eil. Nr.	Piketas	Atstumas nuo važiuojamosios dalies krašto*		Kertamo medžio skersmuo, cm	Medžio rūšis	Būklė	Kirtimo priežastis	Saugotinas/nesaugotinas medis
		Į kairę	Į dešinę					
12	1264+74	-0,05	-	70	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje (rekonstruojant kelią atsidurtų asfalto dangoje) ir yra per arti važiuojamosios dalies bei kelią pavojų eismo saugumui	Saugotinas
13	1264+85	0,29	-	70	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje (rekonstruojant kelią atsidurtų asfalto dangoje) ir yra per arti važiuojamosios dalies bei kelią pavojų eismo saugumui	Saugotinas
14	1265+40	0,54	-	60	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje (rekonstruojant kelią atsidurtų asfalto dangoje) ir yra per arti važiuojamosios dalies bei kelią pavojų eismo saugumui	Saugotinas
15	1265+10	0,66	-	70	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje ir yra per arti važiuojamosios dalies. Rekonstruojant kelio konstrukciją bus pažeistos medžio kamienas ir šaknys – medis taps nestabilus	Saugotinas
16	1265+16	0,63	-	70	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje ir yra per arti važiuojamosios dalies. Rekonstruojant kelio konstrukciją bus pažeistos medžio kamienas ir šaknys – medis taps nestabilus	Saugotinas
17	1265+25	0,91	-	60	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje ir yra per arti važiuojamosios dalies. Rekonstruojant kelio konstrukciją bus pažeistos medžio kamienas ir šaknys – medis taps nestabilus	Saugotinas
18	1265+32	0,91	-	70	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje ir yra per arti važiuojamosios dalies. Rekonstruojant kelio konstrukciją bus pažeistos medžio kamienas ir šaknys – medis taps nestabilus	Saugotinas
19	1265+35	0,81	-	70	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje ir yra per arti važiuojamosios dalies. Rekonstruojant kelio konstrukciją bus pažeistos medžio kamienas ir šaknys – medis taps nestabilus	Saugotinas
20	1265+50	1,25	-	60	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje ir yra per arti važiuojamosios dalies. Rekonstruojant kelio konstrukciją bus pažeistos medžio kamienas ir šaknys – medis taps nestabilus	Saugotinas
21	1265+55	1,10	-	60	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje ir yra per arti važiuojamosios dalies. Rekonstruojant kelio konstrukciją bus pažeistos medžio kamienas ir šaknys – medis taps nestabilus	Saugotinas
22	1265+68	1,07	-	60	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje ir yra per arti važiuojamosios dalies. Rekonstruojant kelio konstrukciją bus pažeistos medžio kamienas ir šaknys – medis taps nestabilus	Saugotinas

Eil. Nr.	Piketas	Atstumas nuo važiuojamosios dalies krašto*		Kertamo medžio skersmuo, cm	Medžio rūšis	Būklė	Kirtimo priežastis	Saugotinas/nesaugotinas medis
		Į kairę	Į dešinę					
23	1265+76	0,83	-	70	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje ir yra per arti važiuojamosios dalies. Rekonstruojant kelio konstrukciją bus pažeistos medžio kamienas ir šaknys – medis taps nestabilus	Saugotinas
24	1265+94	0,72	-	60	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje ir yra per arti važiuojamosios dalies. Rekonstruojant kelio konstrukciją bus pažeistos medžio kamienas ir šaknys – medis taps nestabilus	Saugotinas
25	1266+05	0,91	-	60	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje ir yra per arti važiuojamosios dalies. Rekonstruojant kelio konstrukciją bus pažeistos medžio kamienas ir šaknys – medis taps nestabilus	Saugotinas
26	1266+09	0,81	-	30	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje ir yra per arti važiuojamosios dalies. Rekonstruojant kelio konstrukciją bus pažeistos medžio kamienas ir šaknys – medis taps nestabilus	Saugotinas
27	1266+15	0,35	-	60	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje ir yra per arti važiuojamosios dalies. Rekonstruojant kelio konstrukciją bus pažeistos medžio kamienas ir šaknys – medis taps nestabilus	Saugotinas
28	1266+30	0,42	-	70	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje ir yra per arti važiuojamosios dalies. Rekonstruojant kelio konstrukciją bus pažeistos medžio kamienas ir šaknys – medis taps nestabilus	Saugotinas
29	1266+35	0,34	-	70	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje ir yra per arti važiuojamosios dalies. Rekonstruojant kelio konstrukciją bus pažeistos medžio kamienas ir šaknys – medis taps nestabilus	Saugotinas
30	1266+59	-0,35	-	70	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje (rekonstruojant kelią atsidurtų asfalto dangoje) ir yra per arti važiuojamosios dalies bei kelią pavojų eismo saugumui	Saugotinas
31	1266+65	-0,35	-	70	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje (rekonstruojant kelią atsidurtų asfalto dangoje) ir yra per arti važiuojamosios dalies bei kelią pavojų eismo saugumui	Saugotinas
32	1268+05	-1,12	-	70	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje (rekonstruojant kelią atsidurtų asfalto dangoje) ir yra per arti važiuojamosios dalies bei kelią pavojų eismo saugumui	Saugotinas
33	1268+06	-1,08	-	65	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje (rekonstruojant kelią atsidurtų asfalto dangoje) ir yra per arti važiuojamosios dalies bei kelią pavojų eismo saugumui	Saugotinas

Eil. Nr.	Piketas	Atstumas nuo važiuojamosios dalies krašto*		Kertamo medžio skersmuo, cm	Medžio rūšis	Būklė	Kirtimo priežastis	Saugotinas/nesaugotinas medis
		Į kairę	Į dešinę					
34	1268+06	-	-0,80	70	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje (rekonstruojant kelią atsidurtų asfalto dangoje) ir yra per arti važiuojamosios dalies bei kelią pavojų eismo saugumui	Saugotinas
35	1268+17	-0,86	-	100	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje (rekonstruojant kelią atsidurtų asfalto dangoje) ir yra per arti važiuojamosios dalies bei kelią pavojų eismo saugumui	Saugotinas
36	1268+35	-0,45	-	70	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje (rekonstruojant kelią atsidurtų asfalto dangoje) ir yra per arti važiuojamosios dalies bei kelią pavojų eismo saugumui	Saugotinas
37	1268+60	-0,67	-	70	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje (rekonstruojant kelią atsidurtų asfalto dangoje) ir yra per arti važiuojamosios dalies bei kelią pavojų eismo saugumui	Saugotinas
38	1268+66	-0,69	-	70	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje (rekonstruojant kelią atsidurtų asfalto dangoje) ir yra per arti važiuojamosios dalies bei kelią pavojų eismo saugumui	Saugotinas
39	1268+76	-	-0,77	70	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje (rekonstruojant kelią atsidurtų asfalto dangoje) ir yra per arti važiuojamosios dalies bei kelią pavojų eismo saugumui	Saugotinas
40	1269+43	-	9,00	15	Liepa		-	Nesaugotinas
41	1269+44	-	9,00	40	Liepa		Trukdo įrengti būtiną sprendinį – atraminę sienutę – medis būtų pažeistas mechaniškai ir taptų nestabilus	Saugotinas
42	1269+45	-	8,05	50	Liepa		Trukdo įrengti būtiną sprendinį – atraminę sienutę – medis būtų pažeistas mechaniškai ir taptų nestabilus	Saugotinas
43	1269+46	-	8,05	50	Liepa		Trukdo įrengti būtiną sprendinį – atraminę sienutę – medis būtų pažeistas mechaniškai ir taptų nestabilus	Saugotinas
44	1269+47	-1,08	-	70	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje (rekonstruojant kelią atsidurtų asfalto dangoje) ir yra per arti važiuojamosios dalies bei kelią pavojų eismo saugumui	Saugotinas
45	1269+48	-	7,00	40	Liepa		Trukdo įrengti būtiną sprendinį – atraminę sienutę – medis būtų pažeistas mechaniškai ir taptų nestabilus	Saugotinas
46	1269+49	-	6,06	25	Liepa		-	Nesaugotinas
47	1269+49	-	7,00	40	Liepa		Trukdo įrengti būtiną sprendinį – atraminę sienutę – medis būtų pažeistas mechaniškai ir taptų nestabilus	Saugotinas

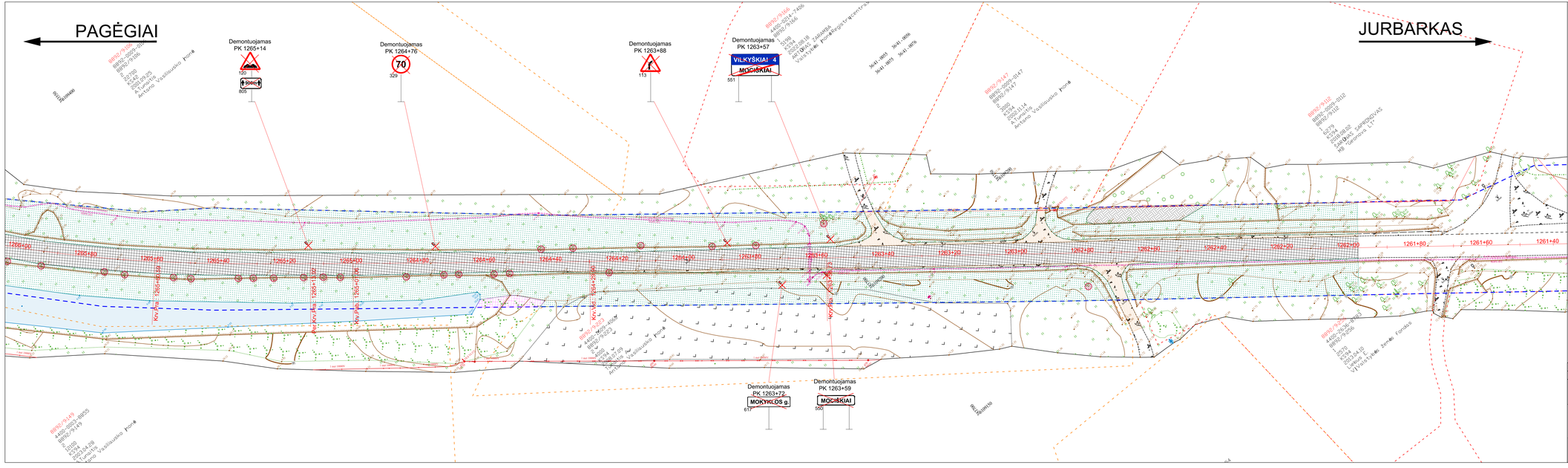
Eil. Nr.	Piketas	Atstumas nuo važiuojamosios dalies krašto*		Kertamo medžio skersmuo, cm	Medžio rūšis	Būklė	Kirtimo priežastis	Saugotinas/nesaugotinas medis
		Į kairę	Į dešinę					
48	1269+53	-	5,09	50	Liepa		Trukdo įrengti būtiną sprendinį – atraminę sienutę – medis būtų pažeistas mechaniškai ir taptų nestabilus	Saugotinas
49	1269+53	-	5,09	50	Liepa		Trukdo įrengti būtiną sprendinį – atraminę sienutę – medis būtų pažeistas mechaniškai ir taptų nestabilus	Saugotinas
50	1269+59	-	7,04	35	Liepa		Trukdo įrengti būtiną sprendinį – atraminę sienutę – medis būtų pažeistas mechaniškai ir taptų nestabilus	Saugotinas
51	1269+59	-	7,04	35	Liepa		Trukdo įrengti būtiną sprendinį – atraminę sienutę – medis būtų pažeistas mechaniškai ir taptų nestabilus	Saugotinas
52	1269+59	-	7,04	35	Liepa		Trukdo įrengti būtiną sprendinį – atraminę sienutę – medis būtų pažeistas mechaniškai ir taptų nestabilus	Saugotinas
53	1269+59	-	7,04	35	Liepa		Trukdo įrengti būtiną sprendinį – atraminę sienutę – medis būtų pažeistas mechaniškai ir taptų nestabilus	Saugotinas
54	1270+74	-	-0,72	70	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje (rekonstruojant kelią atsidurtų asfalto dangoje) ir yra per arti važiuojamosios dalies bei kelią pavojų eismo saugumui	Saugotinas
55	1271+23	0,01	-	60	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje (rekonstruojant kelią atsidurtų asfalto dangoje) ir yra per arti važiuojamosios dalies bei kelią pavojų eismo saugumui	Saugotinas
56	1271+55	-0,61	-	70	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje (rekonstruojant kelią atsidurtų asfalto dangoje) ir yra per arti važiuojamosios dalies bei kelią pavojų eismo saugumui	Saugotinas
57	1271+62	-0,25	-	60	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje (rekonstruojant kelią atsidurtų asfalto dangoje) ir yra per arti važiuojamosios dalies bei kelią pavojų eismo saugumui	Saugotinas
58	1271+69	-	-0,21	70	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje (rekonstruojant kelią atsidurtų asfalto dangoje) ir yra per arti važiuojamosios dalies bei kelią pavojų eismo saugumui	Saugotinas
59	1271+84	-0,21	-	70	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje (rekonstruojant kelią atsidurtų asfalto dangoje) ir yra per arti važiuojamosios dalies bei kelią pavojų eismo saugumui	Saugotinas
60	1271+84	-	-0,49	70	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje (rekonstruojant kelią atsidurtų asfalto dangoje) ir yra per arti važiuojamosios dalies bei kelią pavojų eismo saugumui	Saugotinas

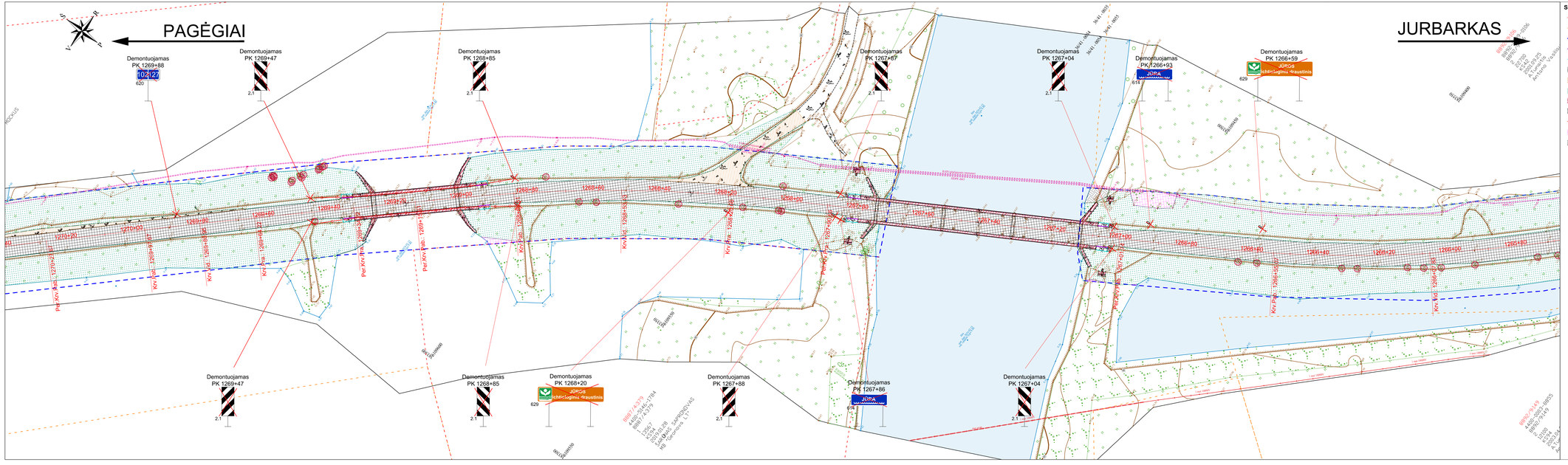
Eil. Nr.	Piketas	Atstumas nuo važiuojamosios dalies krašto*		Kertamo medžio skersmuo, cm	Medžio rūšis	Būklė	Kirtimo priežastis	Saugotinas/nesaugotinas medis
		Į kairę	Į dešinę					
61	1271+94	-	-0,10	70	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje (rekonstruojant kelią atsidurtų asfalto dangoje) ir yra per arti važiuojamosios dalies bei kelią pavojų eismo saugumui	Saugotinas
62	1272+58	8,04	-	40	Klevas		Trukdo įrengti būtiną sprendinį – atraminę sienutę – medis būtų pažeistas mechaniškai ir taptų nestabilus	Saugotinas
63	1272+63	7,74	-	40	Klevas		Trukdo įrengti būtiną sprendinį – atraminę sienutę – medis būtų pažeistas mechaniškai ir taptų nestabilus	Saugotinas
64	1272+93	-	4,03	50	Klevas		Trukdo įrengti būtiną sprendinį – atraminę sienutę – medis būtų pažeistas mechaniškai ir taptų nestabilus	Saugotinas
65	1272+93	-	4,03	50	Klevas		Trukdo įrengti būtiną sprendinį – atraminę sienutę – medis būtų pažeistas mechaniškai ir taptų nestabilus	Saugotinas
66	1272+93	-	4,03	50	Klevas		Trukdo įrengti būtiną sprendinį – atraminę sienutę – medis būtų pažeistas mechaniškai ir taptų nestabilus	Saugotinas
67	1273+27	-	-0,13	70	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje (rekonstruojant kelią atsidurtų asfalto dangoje) ir yra per arti važiuojamosios dalies bei kelią pavojų eismo saugumui	Saugotinas
68	1273+43	0,06	-	60	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje (rekonstruojant kelią atsidurtų asfalto dangoje) ir yra per arti važiuojamosios dalies bei kelią pavojų eismo saugumui	Saugotinas
69	1273+63	-0,36	-	60	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje (rekonstruojant kelią atsidurtų asfalto dangoje) ir yra per arti važiuojamosios dalies bei kelią pavojų eismo saugumui	Saugotinas
70	1273+66	3,94	-	80	Klevas		Trukdo įrengti kelio pylimą ir sankasos polinius pamatus – kamienai ir šaknys būtų pažeisti, dėl ko medis taptų nestabilus	Saugotinas
71	1273+68	4,35	-	70	Klevas		Trukdo įrengti kelio pylimą ir sankasos polinius pamatus – kamienai ir šaknys būtų pažeisti, dėl ko medis taptų nestabilus	Saugotinas
72	1273+72	-	-0,23	60	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje (rekonstruojant kelią atsidurtų asfalto dangoje) ir yra per arti važiuojamosios dalies bei kelią pavojų eismo saugumui	Saugotinas
73	1273+73	-	-0,06	55	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje (rekonstruojant kelią atsidurtų asfalto dangoje) ir yra per arti važiuojamosios dalies bei kelią pavojų eismo saugumui	Saugotinas

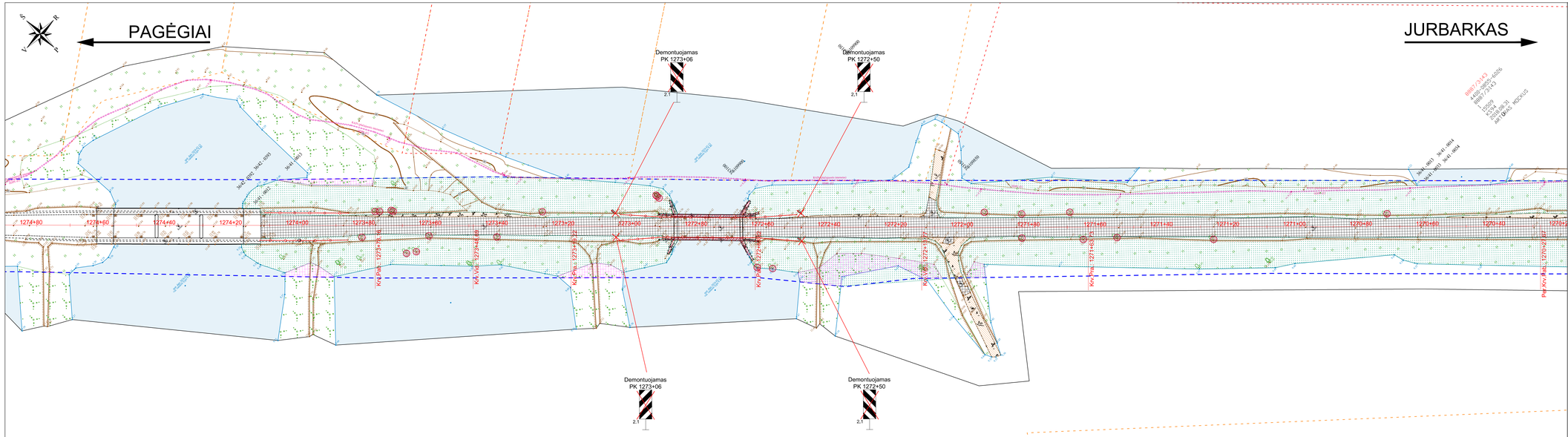
Eil. Nr.	Piketas	Atstumas nuo važiuojamosios dalies krašto*		Kertamo medžio skersmuo, cm	Medžio rūšis	Būklė	Kirtimo priežastis	Saugotinas/nesaugotinas medis
		Į kairę	Į dešinę					
74	1273+78	-	-0,18	70	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje (rekonstruojant kelią atsidurtų asfalto dangoje) ir yra per arti važiuojamosios dalies bei kelią pavojų eismo saugumui	Saugotinas
75	1273+80	-	-0,03	70	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje (rekonstruojant kelią atsidurtų asfalto dangoje) ir yra per arti važiuojamosios dalies bei kelią pavojų eismo saugumui	Saugotinas
76	1273+83	0,13	-	60	Klevas		Esamas medis auga kelkraštyje ir yra per arti važiuojamosios dalies. Rekonstruojant kelio konstrukciją bus pažeistos medžio kamienas ir šaknys – medis taps nestabilus	Saugotinas

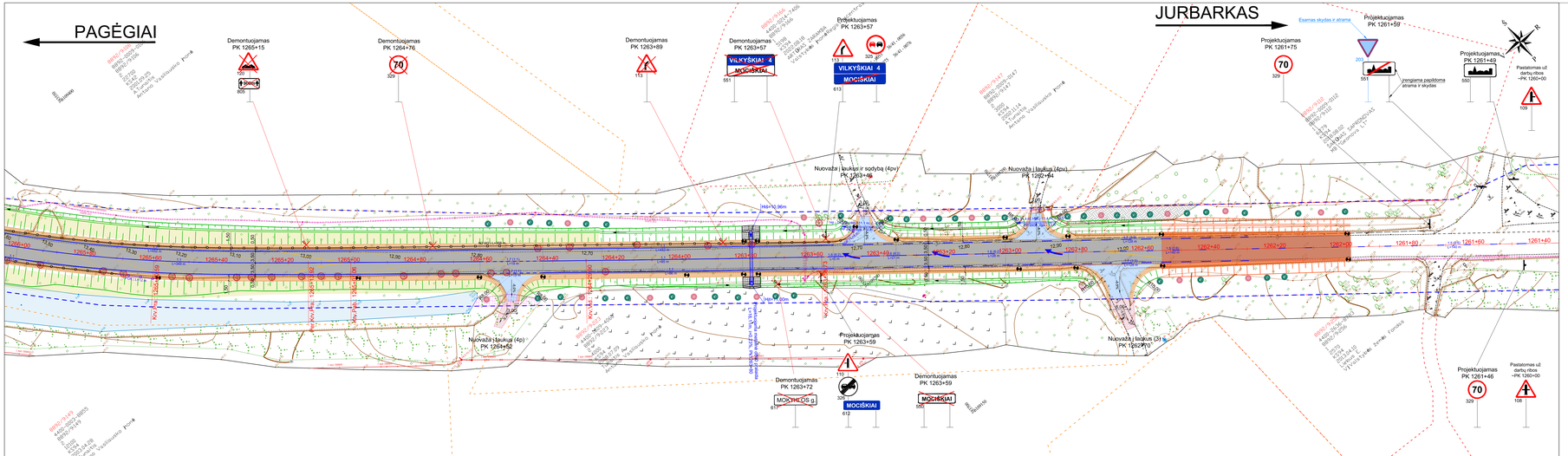
Medžio būklės indeksai

- Geros būklės medis
- Patenkinamos būklės medis
- Nepatenkinamos būklės medis
- Blogos būklės medis


PAGĖGIAI
JURBARKAS
Demontuojamas PK 1265+14
Demontuojamas PK 1264+76
Demontuojamas PK 1263+88
Demontuojamas PK 1263+57
VILKYŠKIAI 4
MOČIŠKIAI
551
Demontuojamas PK 1263+72
MOKYKLOS g.
677
Demontuojamas PK 1263+59
MOČIŠKIAI
520
1265+80
1265+60
1265+40
1265+20
1265+00
1264+80
1264+60
1264+40
1264+20
1264+00
1263+80
1263+60
1263+40
1263+20
1263+00
1262+80
1262+60
1262+40
1262+20
1262+00
1261+80
1261+60
1261+40
KV-Pak 1265+20 R=50
KV-Pak 1265+00 R=50
KV-Pak 1264+80 R=50
KV-Pak 1264+60 R=50
KV-Pak 1263+40 R=50
KV-Pak 1263+20 R=50
KV-Pak 1263+00 R=50
KV-Pak 1262+80 R=50
KV-Pak 1262+60 R=50
KV-Pak 1262+40 R=50
KV-Pak 1262+20 R=50
KV-Pak 1262+00 R=50
KV-Pak 1261+80 R=50
KV-Pak 1261+60 R=50
KV-Pak 1261+40 R=50
BIRŽŲ RAJONAS
PAKRUOJO RAJONAS
JURBARKO RAJONAS
Lot 10809
Lot 10810
Lot 10811
Lot 10812
Lot 10813
Lot 10814
Lot 10815
Lot 10816
Lot 10817
Lot 10818
Lot 10819
Lot 10820
Lot 10821
Lot 10822
Lot 10823
Lot 10824
Lot 10825
Lot 10826
Lot 10827
Lot 10828
Lot


PAGĖGIAI
JURBARKAS
Demontuojamas PK 1269+88
102127
620
Demontuojamas PK 1269+47
2,1
Demontuojamas PK 1268+85
2,1
Demontuojamas PK 1268+20
JGRGs
Vehicle-ugliniu ekranizmu
629
Demontuojamas PK 1267+88
2,1
Demontuojamas PK 1267+87
2,1
Demontuojamas PK 1267+86
JURA
614
Demontuojamas PK 1267+04
2,1
Demontuojamas PK 1266+93
JURA
614
Demontuojamas PK 1266+59
JURGs
Vehicle-ugliniu ekranizmu
629
Pvd.Kro.Kel. 1270+00
Kro.Kel. 1269+88
Kro.Kel. 1269+47
Kro.Kel. 1269+06
Pvd.Kro.Kel. 1268+85
Kro.Kel. 1268+64
Kro.Kel. 1268+43
Pvd.Kro.Kel. 1268+20
Kro.Kel. 1267+99
Pvd.Kro.Kel. 1267+88
Kro.Kel. 1267+67
Pvd.Kro.Kel. 1267+46
Kro.Kel. 1267+25
Pvd.Kro.Kel. 1267+04
Kro.Kel. 1266+83
Pvd.Kro.Kel. 1266+62
Kro.Kel. 1266+41
1270+00
1269+80
1269+60
1269+40
1269+20
1269+00
1268+80
1268+60
1268+40
1268+20
1268+00
1267+80
1267+60
1267+40
1267+20
1267+00
1266+80
1266+60
1266+40
1266+20
1266+00
Kelio ašis
Kelio ašis
Kelio ašis


PAGĖGIAI
JURBARKAS
Demontuojamas PK 1273+06
Demontuojamas PK 1272+50
Demontuojamas PK 1273+06
Demontuojamas PK 1272+50
2,1
2,1
2,1
2,1
1274+80
1274+60
1274+40
1274+20
1274+00
1273+80
1273+60
1273+40
1273+20
1273+00
1272+80
1272+60
1272+40
1272+20
1272+00
1271+80
1271+60
1271+40
1271+20
1271+00
1270+80
1270+60
1270+40
1270+20
Kv.Pak. 1273+06 R
Kv.Pak. 1273+06 L
Kv.Vak. 1273+44,08
Kv.Pak. 1273+06 R
Kv.Pak. 1272+50 L
Kv.Pak. 1272+50 R
Kv.Pak. 1271+60
Pėsč.Kv.Pak. 1270+02,87
Jkel1.-0001
Jkel1.-0002
Jkel1.-0003
Jkel1.-0004
Jkel1.-0005
Jkel1.-0006
Jkel1.-0007
Jkel1.-0008
Jkel1.-0009
Jkel1.-0010
Jkel1.-0011
Jkel1.-0012
Jkel1.-0013
Jkel1.-0014
Jkel1.-0015
Jkel1.-0016
Jkel1.-0017
Jkel1.-0018
Jkel1.-0019
Jkel1.-0020
Jkel1.-0021
Jkel1.-0022
Jkel1.-0023
Jkel1.-0024
Jkel1.-0025
Jkel1.-0026
Jkel1.-0027
Jkel1.-0028
Jkel1.-0029
Jkel1.-0030
Jkel1.-0031
Jkel1.-0032
Jkel1.-0033
Jkel1.-0034
Jkel1.-0035
Jkel1.-0036
Jkel1.-0037
Jkel1.-0038
Jkel1.-0039
Jkel1.-0040



Eismo organizavimo pakeitimai už darbų ribos

SUTARTINIAI ŽYMĖJIMAI

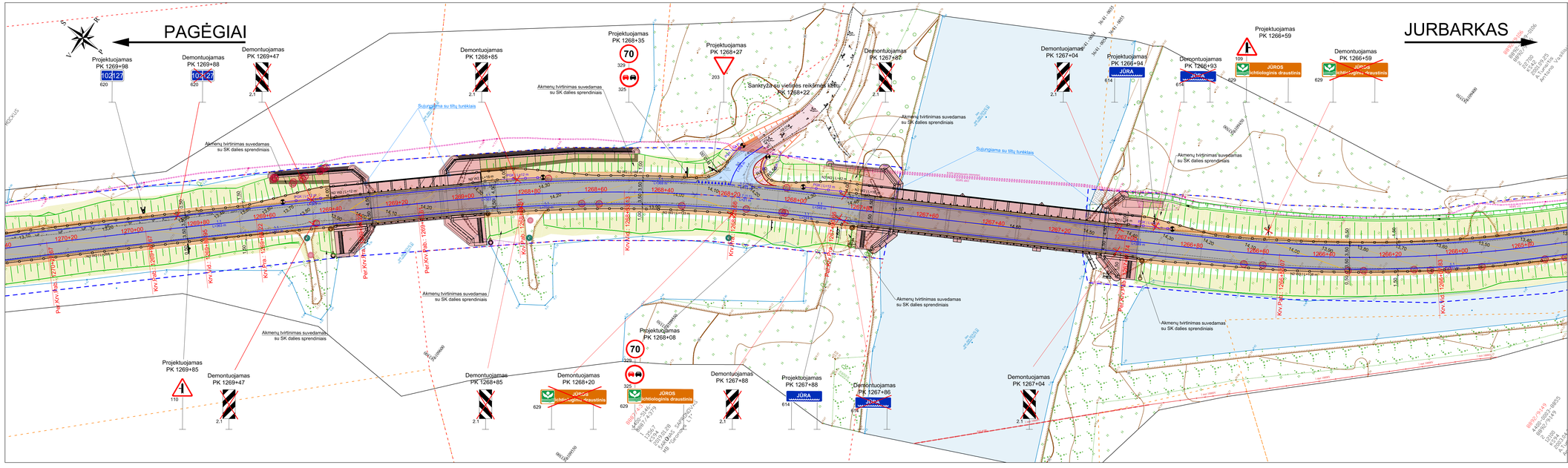
- kadastrinis sklypas;
- prelminarus/koreguotinas sklypas;
- kelio sklypo riba;
- projektuojamas granitinis kelio bortas;
- projektuojamos deformacinės siūlės;
- projektuojama asfalto dangos konstrukcija;
- projektuojama asfalto dangos konstrukcija nuovažose;
- projektuojami kelkraščiai;
- projektuojama granitinių trinkelių danga;
- projektuojami šlaitai ir grioviai;
- projektuojami tvirtinimai akmenimis;
- kelio dangų suvedimų su esamomis zona;
- nuovažų dangų suvedimai su esama žvyro danga;
- projektuojami pralaidų įtekėjimo/ištekėjimo tvirtinimai;
- projekto SK dalių sprendiniai;
- projektuojamas horizontalusis ženklinimas;
- projektuojamos vandens pralaidos per kelią;
- projektuojamos PP ø400 vandens pralaidos nuovažose;
- projektuojami apsauginiai kelio atitvarai (N2 W2);
- projektuojami apsauginių kelio atitvarų (N2 W2) PGK;
- projektuojamas vertikalusis ženklinimas;
- projektuojami A grupės signaliniai stulpeliai;
- šalinami krūmai ir krūmynai;
- kertamas vidutinio tankumo medelynas;
- kertami pavieniai medžiai;
- projektuojamas medis (*Acer platanoides*);
- projektuojamas medis (*Quercus robur*);

PASTABA:

Projekto užsiuobtis yra kelio Nr. 141 ruožo nuo 126,273 iki 127,377 km rekonstravimas. Atsižvelgiant į tai, kad tiek prieš minėtą objektą, tiek už jo (~1 km atsumu) yra vietovės yra netrikdomų kelio ženklų arba jų trūkstą. Rangovas prieš pradėdamas vykdyti minėto objekto rengos darbus, informuoja rašt. (AB „ViaLietuva"), kad ruožo nuo 125,0 iki 128,0 km privalo būti įrengtos atitinkamos eismo organizavimo priemonės, sumažintas leistinas važiavimo greitis, pastatyti lentelėmo draudimą riboja kelio ženklai ir įrengtas atitinkamas horizontalus dangos ženklinimas, o taip pat palaikinė priešlaisvajantys ir klaidinantys kelio ženklai. Užsakovas (AB „ViaLietuva") įpįsiegrečiai parengia atitinkamus minėtų eismo organizavimo priemonių įrengimo dokumentus ir iki šio projekto įgyvendinimo pabiegos įrengia minėtuose dokumentuose numatytas eismo organizavimo priemones.
Rekonstruojamo kelio ruožė visi nepažymėti priešlaisvajantys kelio ženklai, jei tokių yra, turi būti pašalinti.

0	2024-11	Statybą leidžiančiam dokumentui, konkursui ir statybai	
LADA	IŠLEIDIMO DATA	LADOS STATUSAS: KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)	

Statytojas ir (arba) užsakovas:		Statinio projekto pavadinimas:	
		Valstybinės reikšmės krašto kelio Nr. 141 Kaunas-Jurbarkas-Šilutė-Klaipėda ruožo nuo 126,273 iki 127,377 km rekonstravimo projektas	
		Dokumento pavadinimas:	Laida
		Dangų ir eismo organizavimo planas M1:500	0
LT	AB „ Via Lietuva"	Dokumento žymuo:	Lapas / Lapų
		P24-002-141-RTDP-S.B-02	1 / 3

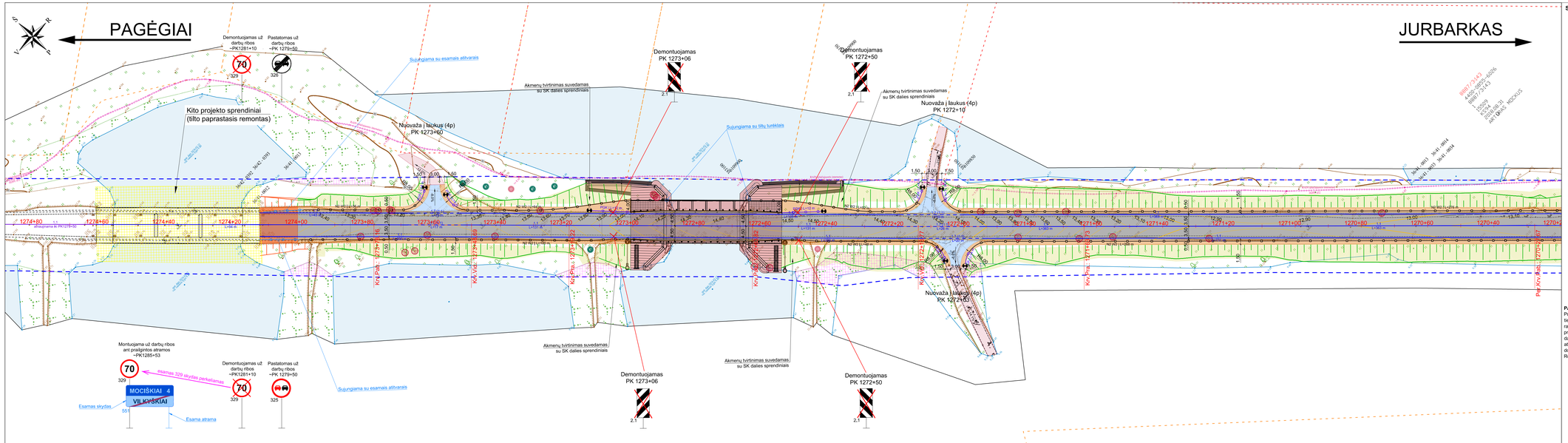


SUTARTINIAI ŽYMĖJIMAI

- kadastrinis sklypas;
- preliminarus/koreguotinas sklypas;
- kelio sklypo riba;
- projektuojamas granitinis kelio bortas;
- projektuojamos deformacinės siūlės;
- projektuojama asfalto dangos konstrukcija;
- projektuojama asfalto dangos konstrukcija nuovažose;
- projektuojami kelkraščiai;
- projektuojama granitinių trinkelių danga;
- projektuojami šlaitai ir grioviai;
- projektuojami tvirtinimai akmenimis;
- kelio dangų suvedimų su esamomis zona;
- nuovažų dangų suvedimai su esama žvyro danga;
- projektuojami pralaidų įtekėjimo/ištekėjimo tvirtinimai;
- projekto SK dalių sprendiniai;
- projektuojamas horizontalusis ženklinimas;
- projektuojamos vandens pralaidos per kelią;
- projektuojamos PP d400 vandens pralaidos nuovažose;
- projektuojami apsauginiai kelio atitvarai (N2 W2);
- projektuojami apsauginių kelio atitvarų (N2 W2) PGK;
- projektuojamas vertikalusis ženklinimas;
- projektuojami A grupės signaliniai stulpeliai;
- šalinami krūmai ir krūmynai;
- kertamas vidutinio tankumo medelynas;
- kertami pavieniai medžiai;
- projektuojamas medis (*Acer platanoides*);
- projektuojamas medis (*Quercus robur*);

PASTABA:

Projekto užduotis yra kelio Nr. 141 ruožo nuo 126,273 iki 127,377 km rekonstravimas. Atsižvelgiant į tai, kad tiek prieš minėtą objektą, tiek už jo (~1 km atsumu) yra vietomis yra netinkamų kelio ženklų arba jų trūksta. Rangovas prieš pradėdamas vykdyti minėto objekto rangos darbus, informuoja raštu (AB „ViaLietuva"), kad ruožo nuo 125,0 iki 128,0 km privalo būti įrengtos atitinkamos eismo organizavimo priemonės, sumažintas leistinas važiavimo greitis, pastatyti ženklinimo draudimą ribojantys kelio ženklai ir įrengtas atitinkamas horizontalus dangos ženklinimas, o taip pat pašalinti priešt


PAGĖGIAI
JURBARKAS
Demontuojamas už darbų ribos ~PK1281+10
Pastatomas už darbų ribos ~PK 1279+50
Kito projekto sprendiniai (tilto paprastasis remontas)
Nuovažа į laukus (4p) PK 1273+60
Nuovažа į laukus (4p) PK 1272+10
Nuovažа į laukus (4p) PK 1272+40
Demontuojamas PK 1273+06
Demontuojamas PK 1272+50
Akmenų tvirtinimas suvedamas su SK dalies sprendiniais
Sujungiama su esamais atitvarais
Sujungiama su tilto turėklais
Montuojama už darbų ribos ant praėjusios atramos ~PK1285+53
Esamas 329 skydas perkeliamas
MOCIŠKIAI 4
VILKOVIŠKIAI
Esamas skydas
Esama atrama
Kr/V Pak. 1274+89
Kr/V Vidk. 1274+89
Kr/V Pak. 1274+52
Kr/V Vidk. 1274+52
Kr/V Pak. 1272+17
Kr/V Vidk. 1272+17
Kr/V Pak. 1271+83
Kr/V Vidk. 1271+83
Pag/Kr/V Pak. 1270+57
Pag/Kr/V Vidk. 1270+57
Kr/V Pak. 1271+83
Kr/V Vidk. 1271+83
Kr/V Pak. 1272+17
Kr/V Vidk. 1272+17
Kr/V Pak. 1274+52
Kr/V Vidk. 1274+52
Kr/V Pak. 1274+89
Kr/V Vidk. 1274+89
Pag/Kr/V Pak. 1270+57
Pag/Kr/V Vidk. 1270+57
Sk-01 ~0013
Sk-01 ~0014
Sk-01 ~0015
Sk-01 ~0016
Sk-01 ~0017
Sk-01 ~0018
Sk-01 ~0019
Sk-01 ~0020
Sk-01 ~0021
Sk-01 ~0022
Sk-01 ~0023
Sk-01 ~0024
Sk-01 ~0025
Sk-01 ~0026
Sk-01 ~0027
Sk-01 ~0028
Sk-01 ~0029
Sk-01 ~0030
Sk-01 ~0031
Sk-01 ~0032
Sk-01

SUTARTINIAI ŽYMĖJIMAI

- kadastrinis sklypas;
- preliminarus/koreguotinas sklypas;
- kelio sklypo riba;
- projektuojamas granitinis kelio bortas;
- projektuojama asfalto dangos konstrukcija;
- projektuojama asfalto dangos konstrukcija nuovažose;
- projektuojami kelkraščiai;
- projektuojama granitinių trinkelių danga;
- projektuojami šlaitai ir grioviai;
- projektuojami tvirtinimai akmenimis;
- kelio dangų suvedimų su esamomis zona;
- nuovažų dangų suvedimai su esama žvyro danga;
- projektuojami pralaidų įtekėjimo/ištekėjimo tvirtinimai;
- projekto SK dalių sprendiniai;
- projektuojamas horizontalusis ženklinimas;
- projektuojamos vandens pralaidos per kelią;
- projektuojamos PP d400 vandens pralaidos nuovažose;
- projektuojami apsauginiai kelio atitvarai (N2 W2);
- projektuojami apsauginių kelio atitvarų (N2 W2) PGK;

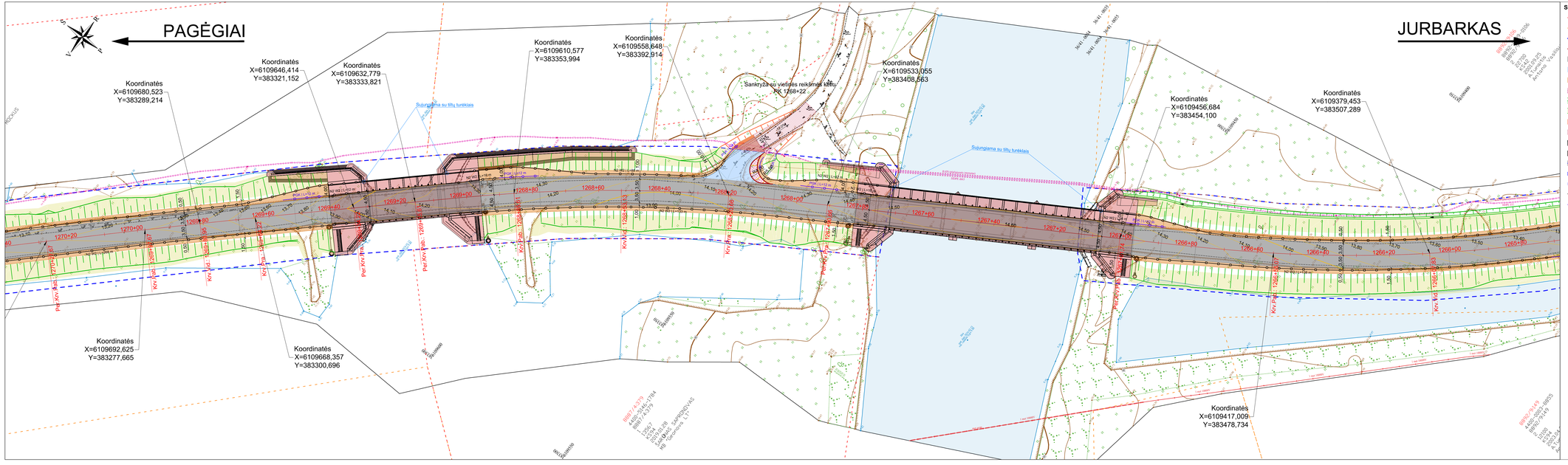
LAIDA	IŠLEIDIMO DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)
0	2024-11	Statybą leidžiančiam dokumentui, konkursui ir statybai

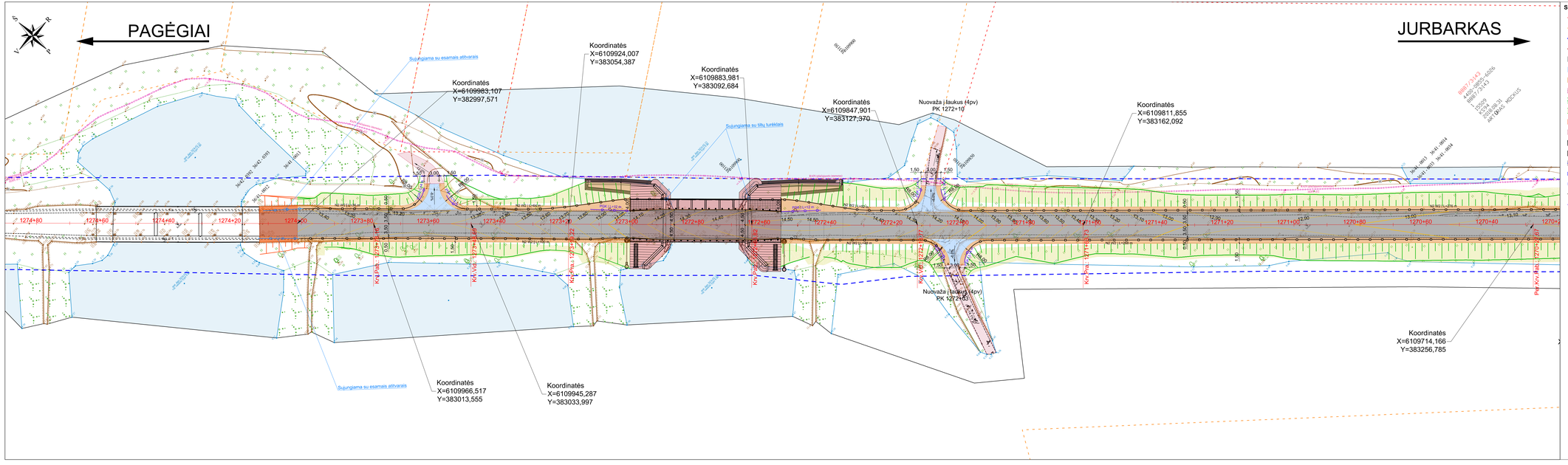
Statinio projekto pavadinimas: Valstybinės reikšmės krašto kelio Nr. 141 Kaunas-Jurbarkas-Šilutė-Klaipėda ruožo nuo 126,273 iki 127,377 km rekonstravimo projektas

Dokumento pavadinimas: Nužymėjimo planas M1:500 — Laida: 0

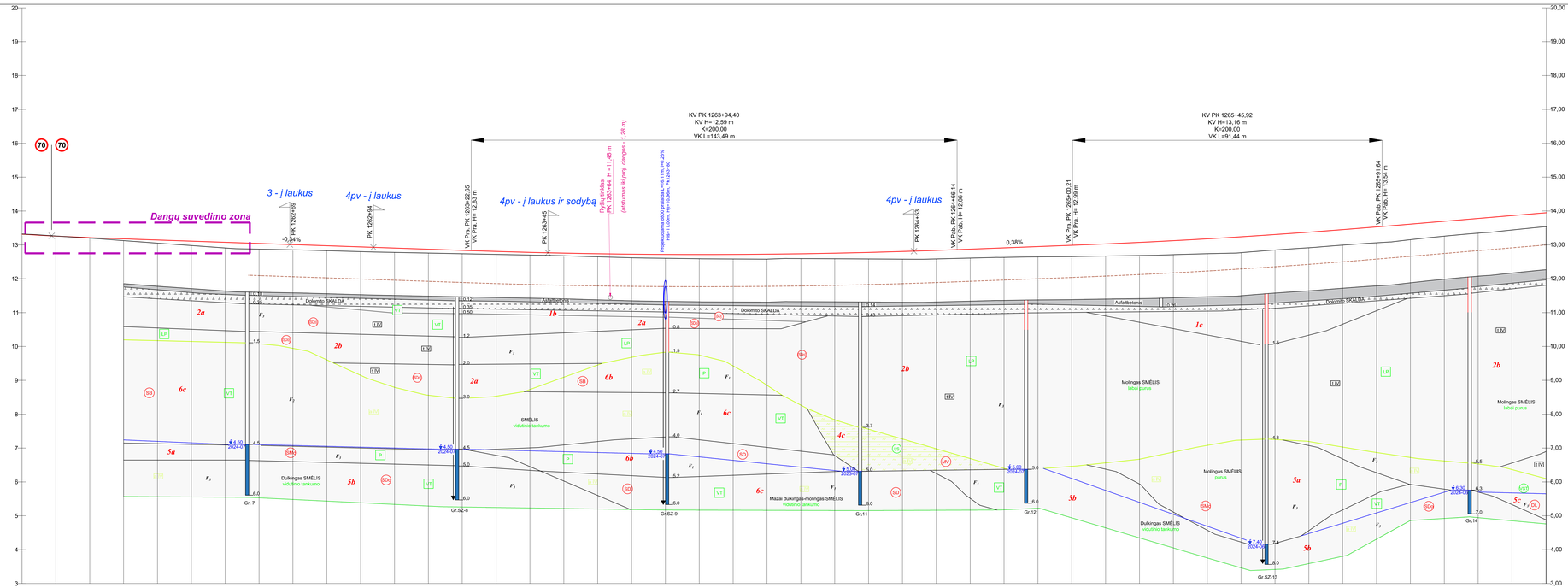
LT — Statytojas ir (arba) užsakovas: AB „ Via Lietuva“

Dokumento žymuo: P24-002-141-RTDP-S.B-02 — Lapas: 1 — Lapų: 3


PAGĖGIAI
JURBARKAS
Koordinatės
X=6109680,523
Y=383289,214
Koordinatės
X=6109646,414
Y=383321,152
Koordinatės
X=6109632,779
Y=383333,821
Koordinatės
X=6109610,577
Y=383353,994
Koordinatės
X=6109558,848
Y=383392,914
Koordinatės
X=6109533,055
Y=383408,563
Koordinatės
X=6109456,684
Y=383454,100
Koordinatės
X=6109379,453
Y=383507,289
Koordinatės
X=6109692,625
Y=383277,665
Koordinatės
X=6109668,357
Y=383300,696
Koordinatės
X=6109417,009
Y=383478,734
Sankryžų su viešais reikšmės kelių
Km 1268+22
Sujungiama su tilto tunelkais
Sujungiama su tilto tunelkais
Sujungiama su tilto tunelkais



Dokumento žymuo	Lapas	Lapų	Laida
P24-002-141-RTDP-S,B-03	3	3	0



IŠILGINIS PROFILIS
Mv 1:50
Mh 1:500

SUTARTINIAI ŽYMĖJIMAI:

- esamo paviršiaus linija;
- kelio projektinė linija;
- projektuojamos DK apačios linija;
- dangų suvedimų zona;
- projektuojamos nuovažos (kairėje/dešinėje kelio pusėje)
- sankryžos (kairėje/dešinėje kelio pusėje);
- projektuojamos prailados per kelią;

PASTABOS:

1. Projektinis greitis - 70 km/val.;
2. Faktinės inžinerinių komunikacijų vietos ir altitudės gali turėti nukrypimų. Prieš darbų pradžią, inžinerinių komunikacijų trasai nustatyti ir pažymėt, būtina išaiškinti atitinkamos institucijos atstovą;
3. Vykdant darbus atviru būdu, 1 m atstumu iki suaktirtino su esama požeminie komunikacija grunto kasimo darbai turi būti atliekami rankiniu būdu;
4. Tose vietose, kur yra neišvengiami susikirtimai su esamomis komunikacijomis - statybos darbų metu saugoti esamas komunikacijas. Esant sudėtingai situacijai - imtis ypatingų priemonių, kad esami tinklai funkcionuotų ir nebūtų pažeisti darbų metu. Kiloant naujai suprojektuotus inžinerinius tinklus turi būti laikomasi normnių atstumų iki esamų komunikacijų horizontalia ir vertikalia kryptimi.

Stratigrafija ir genezė

- TIV — Technogeniniai dariniai
- Silpnino aliuvio nuogulos
- b, lB sr — Baltijos povitrės limnoglaciacilinės nuogulos
- f lll gr — Grūdos povitrės fluvioglaciacilinės nuogulos
- g lll gr — Grūdos povitrės glaciacilinės nuogulos

Kiti ženklai

- 2a — Inžinerinio geologinio sluoksnio Nr. (IGS)
- Statinio zondavimo bandymas (CPT)

Rapių gruntų pasiskirstymas pagal tankumą

- LP — labai purus
- P — purus
- VT — vidutinio tankumo
- T — tankus
- LT — labai tankus

Smulkių gruntų paskirstymas pagal q_u, MPa

- S — silpnas
- VS — vidutinio stiprumo
- ST — stiprus
- LST — labai stiprus

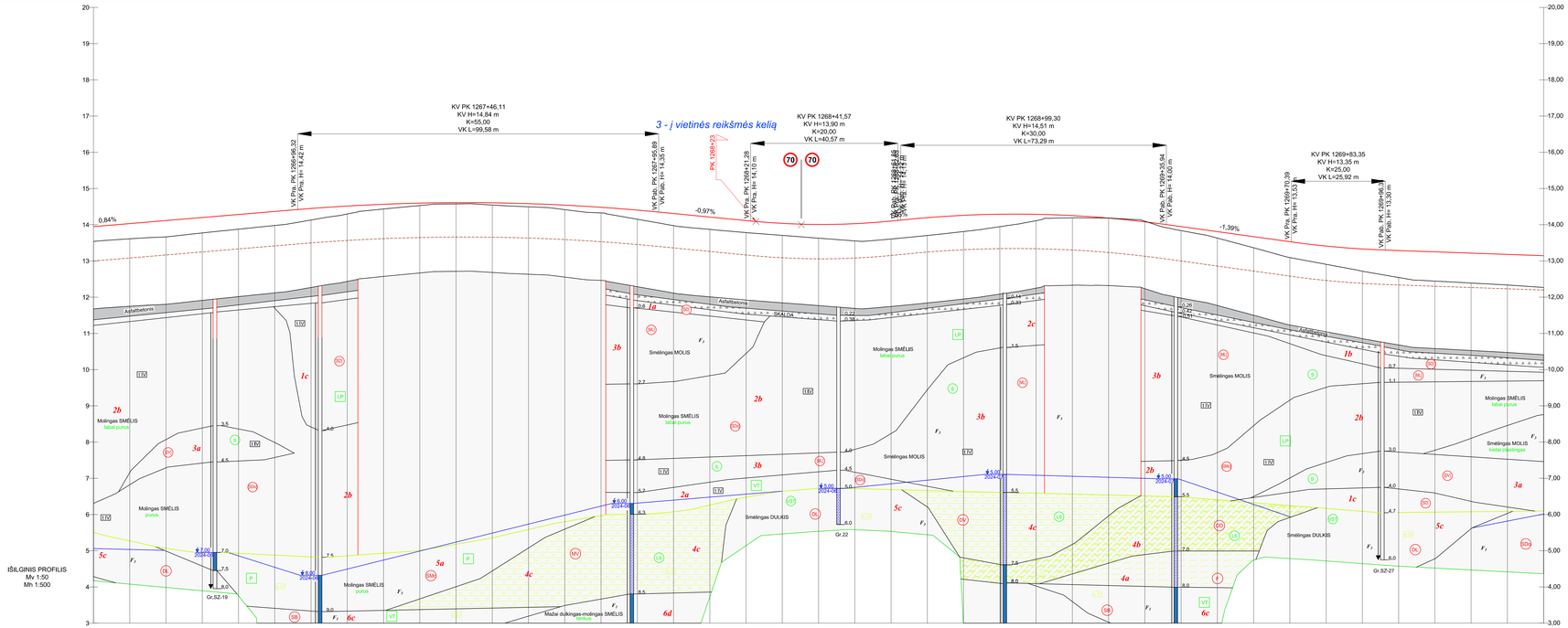
F_2 — Grunčių klasifikavimas pagal jautrumą kalčiui

SG — Simbolis pagal LST 1331:2022

2,20 2024-09 — požeminio vandens lygis

DARBŲ ŽYMĖ, m			
ESAMO PAVIRŠIAUS ALTITUDĖS, m			
TRASOS AŠIS	ALTITUDĖS, m		
	VERTIKALIOS TIESĖS IR KREIVĖS	-0,3% L=106,3 m	R=20000 m, L=143,49 m; AP Pk 1263+23 m, H 12,83 m; AKT Pk 1263+90 m, H 12,72 m; AG Pk 1264+66 m, H 12,86 m.
	HORIZONTALIOS TIESĖS IR KREIVĖS	L=192,98 m	R=10000 m L=142,3 m
GRIOVYS DEŠINĖ	ALTITUDĖS, m		
	NUOLYDŽIAI, %	-0,4% L=216,6 m	-0,5% L=1111,2 m
	TVIRTINIMAS	FRAKCINIS ŽVYRAS	FRAKCINIS ŽVYRAS
GRIOVYS KAIRĖ	ALTITUDĖS, m		
	NUOLYDŽIAI, %		-0,5% L=1111,3 m
	TVIRTINIMAS		FRAKCINIS ŽVYRAS
ŽEMĖS SANKASA			
ŠLAITŲ TVIRTINIMAS			
PIKETAI			

| | | |



DARBŲ ŽYMĖ, m		0,42 0,45 0,43 0,41 0,39 0,32 0,22 0,13 0,07 0,04 0,06 0,09 0,13 0,16 0,25 0,33 0,34 0,33 0,33 0,38 0,48 0,49 0,49 0,45 0,34 0,18 0,06 0,00 -0,02 0,11 0,18 0,31 0,44 0,00 0,61 0,74 0,81 0,83 0,85
ESAMO PAVIRŠIAUS ALTITUDĖS, m		13,61 13,66 13,77 13,88 13,98 14,13 14,30 14,43 14,53 14,58 14,54 14,49 14,42 14,33 14,15 13,98 13,87 13,78 13,71 13,63 13,55 13,61 13,70 13,81 13,95 14,11 14,19 14,18 14,10 13,84 13,83 13,36 13,09 12,91 12,72 12,54 12,44 12,39 12,34
TRASOS AŠIS	ALTITUDĖS, m	14,06 14,03 14,12 14,20 14,28 14,37 14,45 14,52 14,57 14,60 14,61 14,61 14,58 14,54 14,48 14,40 14,31 14,21 14,11 14,04 14,01 14,03 14,10 14,20 14,26 14,29 14,29 14,25 14,18 14,08 13,95 13,81 13,67 13,53 13,41 13,33 13,29 13,25 13,22 13,18 14,16
	VERTIKALIOS TIESĖS IR KREIVĖS	0,6% L=104,7 m R=5500 m, L=99,58 m; KP Pk 1266+96, H 14,42 m; AKT Pk 1267+42, H 14,01 m; KG Pk 1267+96, H 14,35 m. -1,0% L=25,4 m R=2000 m, L=40,57 m; KP Pk 1268+21 m, H 14,10 m; AKT Pk 1268+41 m, H 14,01 m; KG Pk 1268+62 m, H 14,12 m. 1,1% L=0,8 m R=3000 m, L=73,29 m; KP Pk 1268+63, H 14,13 m; AKT Pk 1268+94, H 14,29 m; KG Pk 1269+36, H 14,00 m. -1,4% L=34,4 m R=2500 m, L=25,92 m; KP Pk 1269+70 m, H 13,53 m; AKT Pk 1269+96 m, H 13,30 m; KG Pk 1269+96 m, H 13,30 m. -0,4% L=102,8 m
	HORIZONTALIOS TIESĖS IR KREIVĖS	R=420 m L=94,5 m L=46,67 m K=23,33 L=88,92 m L=30,00 m K=15,00 R=450 m L=65,0 m L=30,00 m K=15,00 L=18,61 m L=30,00 m K=15,00 R=3000 m L=33,5 m L=30,00 m K=15,00 L=136,05 m
GROVYS DEŠINĖ	ALTITUDĖS, m	10,15 10,12 10,09 10,06 10,03 10,00 9,97
	NUOLYDŽIAI, %	-0,3% L=330,6 m
	TVIRTINIMAS	RIEDULIAI
ŽEMĖS SANKASA		POLIAI / TILTAS / POLIAI / TILTAS / POLIAI
ŠLAITŲ TVIRTINIMAS		TVIRTINIMAS RIEDULIAIS / TVIRTINIMAS RIEDULIAIS / TVIRTINIMAS RIEDULIAIS
PIKETAI		1266+60 1266+80 1266+70 1266+80 1266+90 1267+00 1267+10 1267+20 1267+30 1267+40 1267+50 1267+60 1267+70 1267+80 1267+90 1268+00 1268+10 1268+20 1268+30 1268+40 1268+50 1268+60 1268+70 1268+80 1268+90 1269+00 1269+10 1269+20 1269+30 1269+40 1269+50 1269+60 1269+70 1269+80 1269+90 1270+00 1270+10 1270+20 1270+30

SUTARTINIAI ŽYMĖJIMAI:

- esamo paviršiaus linija;
- kelio projektinė linija;
- projektuojamos DK apačios linija;
- dangų suvedimų zona;
- projektuojamos nuovažos (kairėje/dešinėje kelio pusėje)
- sankryžos (kairėje/dešinėje kelio pusėje);
- projektuojamos prailados per kelią;

PASTABOS:

1. Projektinis greitis - 70 km/val. ;
2. Faktinės inžinerinių komunikacijų vietos ir altitudės gali turėti nukrypimų. Prieš darbų pradžią, inžinerinių komunikacijų trasai nustatyti ir pažymėti, būtina išaiškinti atitinkamos institucijos atstovą;
3. Vykdant darbus atviru būdu, 1 m atstumu iki suaktirtino su esama požeminie komunikacija grunto kasimo darbai turi būti atliekami rankiniu būdu;
4. Tose vietose, kur yra nešvenganti susikirtimai su esamomis komunikacijomis - statybos darbų metu saugoti esamas komunicijas. Esant sudėtingai situacijai - imtis ypatingų priemonių, kad esami tinklai funkcionuotų ir nebūtų pažeisti darbų metu. Kiojant naujai suprojektuotus inžinerinius tinklus turi būti laikomasi normnių atstumų iki esamų komunikacijų horizontalia ir vertikalia kryptimi.

Stratigrafija ir genezė

- TV — Technogeniniai dariniai
- Šiūpinio aliuvio nuogulos
- by 1B k2 — Baltijos povyrėlės limnoglacialinės nuogulos
- f SI gr — Grūdos povyrėlės fliuvioglacialinės nuogulos
- g SI gr — Grūdos povyrėlės glacialinės nuogulos

Kiti ženklai

- 2a — Inžinerinio geologinio sluoksnio Nr. (IGS)
- Statinio zondavimo bandymas (CPT)

Rupių gruntų pasikirtymas pagal tankumą

- LP — labai purus
- P — purus
- VT — vidutinio tankumo
- T — tankus
- LT — labai tankus

Smulkių gruntų paskirtymas pagal q_u, MPa

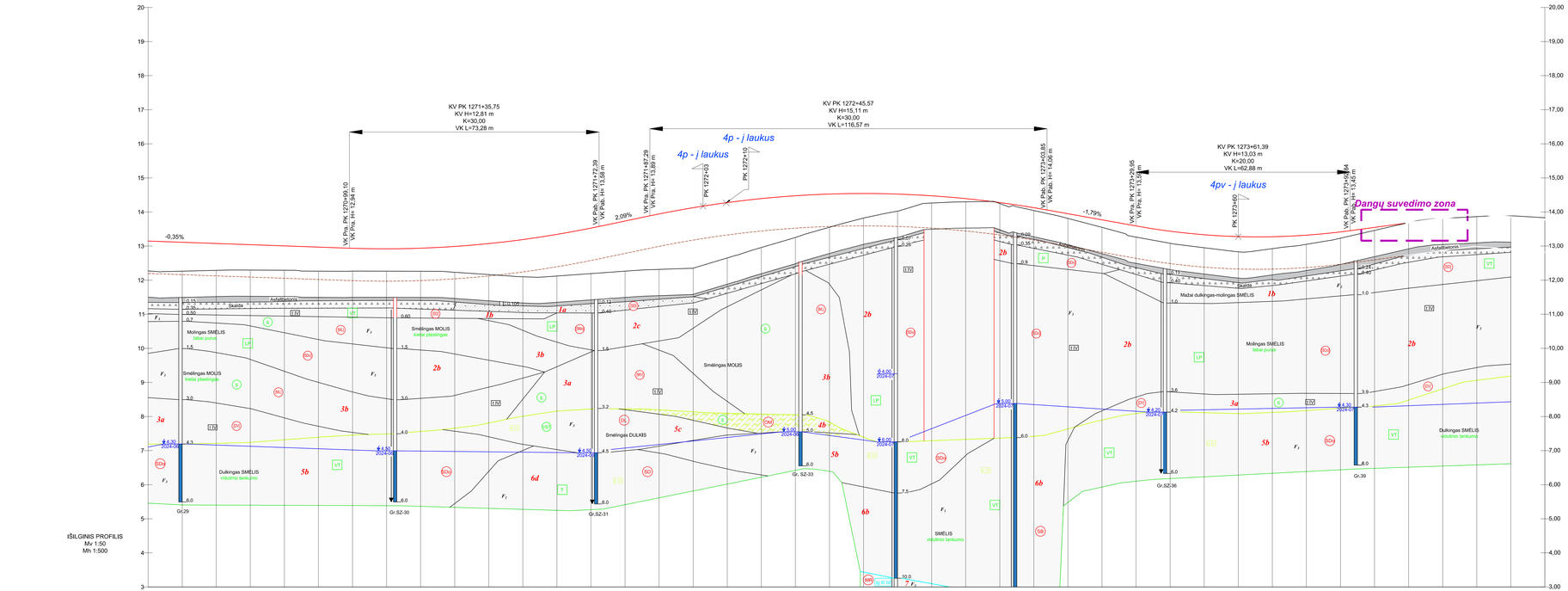
- S — silpnas
- VS — vidutinio stiprumo
- ST — stiprus
- LST — labai stiprus

F_2 — Gruntų klasifikavimas pagal jautrumą kėlikiui

SG — Simbolis pagal LST 1331:2022

2,00 2024.06 — požeminio vandens lygis

Dokumento žymuo	Lapas	Lapų	Laida
P24-002-141-RTDP-S.B-04	2	3	0



DARBŲ ŽYMĖ, m	0,85 0,79 0,74 0,71 0,71 0,67 0,66 0,68 0,76 0,81 1,09 1,22 1,33 1,47 1,63 1,77 1,62 1,43 1,22 0,97 0,72 0,50 0,21 0,10 0,03 0,08 0,14 0,22 0,33 0,35 0,38 0,44 0,35 0,27 0,18 0,09 -0,01 0,00 0,06 -0,03
ESAMO PAVIRŠIAUS ALTITUDĖS, m	12,36 12,29 12,30 12,29 12,26 12,27 12,26 12,26 12,23 12,16 12,10 12,12 12,19 12,26 12,32 12,35 12,65 12,96 13,25 13,55 13,82 14,03 14,26 14,30 14,25 14,04 13,81 13,55 13,26 13,08 12,86 12,83 12,92 13,05 13,23 13,45 13,69 13,82 13,86 13,89
TRASOS AŠIS: ALTITUDĖS, m	14,48 13,11 13,08 13,04 13,01 12,97 12,94 12,92 12,94 12,99 13,07 13,19 13,34 13,53 13,73 13,94 14,13 14,28 14,39 14,48 14,53 14,54 14,53 14,48 14,39 14,28 14,13 13,95 13,77 13,59 13,44 13,33 13,28 13,27 13,32 13,41 13,55 13,68 13,82 13,94 13,86 13,77
VERTIKALIOS TIESĖS IR KREIVĖS	-0,4% L=102,8 m; R=3000 m, L=73,28 m; KP Pk 1270+99 m, H 12,94 m; AKT Pk 1271+10 m, H 12,92 m; KG Pk 1271+72 m, H 13,58 m; 2,1% L=14,8 m; R=3000 m, L=116,57 m; KP Pk 1271+87, H 13,89 m; AKT Pk 1272+50, H 14,54 m; KG Pk 1273+04, H 14,06 m; -1,8% L=26,1 m; R=2000 m, L=62,88 m; KP Pk 1273+30 m, H 13,59 m; AKT Pk 1273+66 m, H 13,27 m; KG Pk 1273+93 m, H 13,45 m; 1,3% L=36,5 m; -0,8% L=127,7 m
HORIZONTALIOS TIESĖS IR KREIVĖS	L=136,05 m; R=16000 m L=100,1 m; L=55,40 m; R=20000 m L=58,9 m; L=347,42 m
ŽEMĖS SANKASA	POLIAI; TILTAS; POLIAI
ŠLAITŲ TVIRTINIMAS	TVIRTINIMAS RIEDULIAIS; TVIRTINIMAS RIEDULIAIS
PIKETAI	1270+50 1270+60 1270+70 1270+80 1270+90 1271+00 1271+10 1271+20 1271+30 1271+40 1271+50 1271+60 1271+70 1271+80 1271+90 1272+00 1272+10 1272+20 1272+30 1272+40 1272+50 1272+60 1272+70 1272+80 1272+90 1273+00 1273+10 1273+20 1273+30 1273+40 1273+50 1273+60 1273+70 1273+80 1273+90 1274+00 1274+10 1274+20 1274+30 1274+40

SUTARTINIAI ŽYMĖJIMAI:

- esamo paviršiaus linija;
- kelio projektinė linija;
- projektuojamos DK apačios linija;
- dangų suvedimų zona;
- projektuojamos nuovažos (kairėje/dešinėje kelio pusėje)
- sankryžos (kairėje/dešinėje kelio pusėje);
- projektuojamos prailaidos per kelią;

PASTABOS:

1. Projektinis greitis - 70 km/val. ;
2. Faktinės inžinerinių komunikacijų vietos ir altitudės gali turėti nukrypimų. Prieš darbų pradžią, inžinerinių komunikacijų trasai nustatyti ir pažymėt, būtina išaiškinti atitinkamos institucijos atstovą;
3. Vykdant darbus atvirų būdu, 1 m atstumu iki suskirtinio su esama požeminе komunikacija grunto kasimo darbai turi būti atliekami rankiniu būdu;
4. Tose vietose, kur yra nešvengiami susikirtimai su esamomis komunikacijomis - statybos darbų metu saugoti esamas komunicijas. Esant sudėtingai situacijai - imtis ypatingų priemonių, kad esami tinklai funkcionuotų ir nebūtų pažeisti darbų metu. Kiojant naujai suprojektuotus inžinerinius tinklus turi būti laikomasi normnių atstumų iki esamų komunikacijų horizontalia ir vertikalia kryptimi.

Stratigrafija ir genezė

- TV — Technogeninіai dariniai
- Šiųmino aliuvio nuogulos
- bj- B b2 — Baltijos povyšio limnoglacialinės nuogulos
- f fl- gr — Grūdos povyšio fliuvioglacialinės nuogulos
- g fl- gr — Grūdos povyšio glacialinės nuogulos

Kiti ženklai

- 2a — Inžinerinio geologinio sluoksnio Nr. (IGS)
- Statinio zondavimo bandymas (CPT)

Rapšų grunčių pasiskirstymas pagal tankumą

- LP — labai purus
- P — purus
- VT — vidutinio tankumo
- T — tankus
- LT — labai tankus

Smulkių grunčių paskirstymas pagal q_u, MPa

- S — silpnas
- VS — vidutinio stiprumo
- ST — stiprus
- LST — labai stiprus

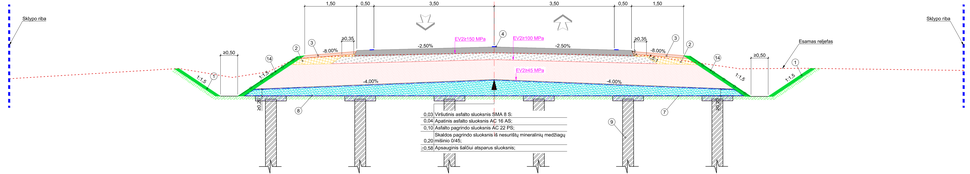
F_2 — Grunčių klasifikavimas pagal jautrumą kalčiui

SO — Simbolis pagal LST 1331:2022

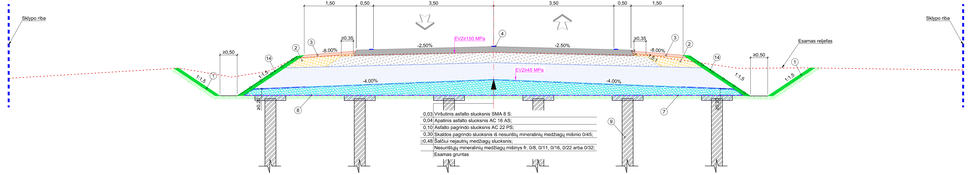
2,00 2024.06 — požeminio vandens lygis

Dokumento žymuo	Lapas	Lapų	Laida
P24-002-141-RTDP-S.B-04	3	3	0

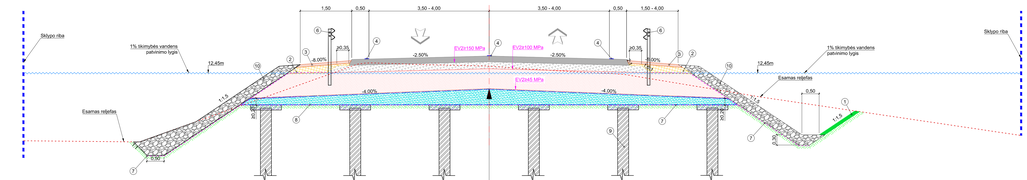
Skersinis profilis Nr. 1 (a)



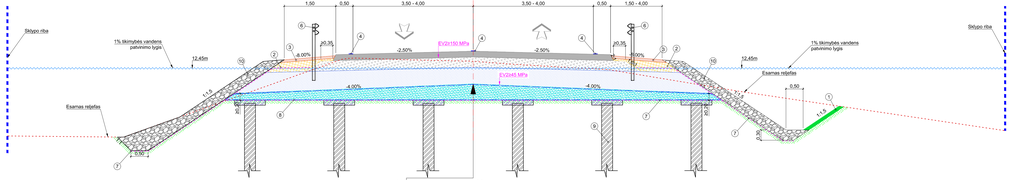
Skersinis profilis Nr. 1 (b)



Skersinis profilis Nr. 2 (a)



Skersinis profilis Nr. 2 (b)



SUTARTINIAI ŽYMĖJIMAI:

① – Dirvožemio sluoksnis (įrengiamas apželdinant vejai), h=0,10 m;
② - Užpilamas gruntas ŽB, ŽO, ŽP, ŽM, SB, SG, SP, SO, SM;
③ - Viršutinis kelkraščio sluoksnis, įrengiamas iš skaldos/žviro;
④ - Horizontalaus ženklinimas;
⑤ - Bitumine sandarinimo juosta;
⑥ - Apsauginis kalio atitvaras[1];
⑦ – Geotekstilė;
⑧ – Armuojantis geotinklas;
⑨ - Polis;
⑩ - Šlaitų tvirtinimas lauko akmenimis/nedulais, h=0,40 m;
⑪ – Atraminė sienutė (SK dalių sąrandinio);
⑫ - Smėlio pagrindas po praleidu;
⑬ - Užpilo gruntas;
⑭ - Eroziją stabilizantis demblis;
→Transporto priemonių važiavimo kryptis eismo juostoje.

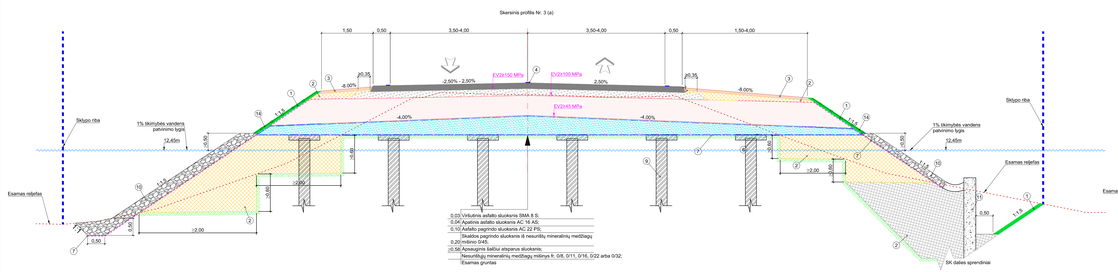
PASTABOS:

1) Parinkus konstrukciją su šalčiui nejautrių medžiagų sluoksniu, skaldos pagrindo sluoksnis paddinamas 10 cm;
2) Dėl būti parinktos šalčiui neįautrų medžiagų sluoksnis, taku atvejų sluoksnio storis sumažėja 10 cm;
3) Vizualinis gaminio vaizdas gali kisti pagal gamintojo pateiktą techninę specifikaciją.

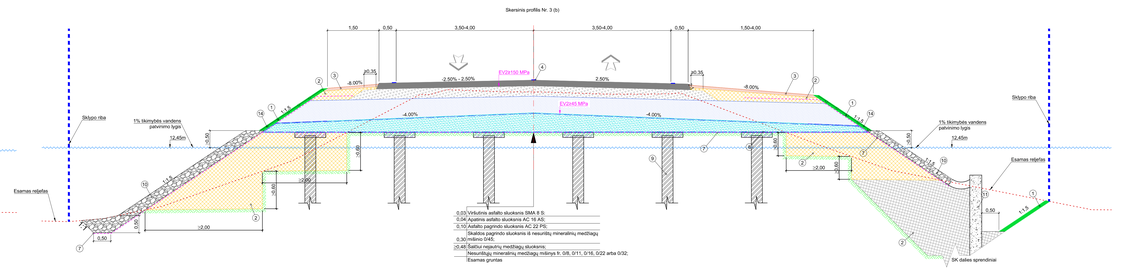
0	2024-11	Statyba leidžiamam dokumentui, konkursui ir statybai	
LAIDA	ĮSILEIDIMO DATA	LAIDOS STATUSAS: KEITIMO PRIEZASTIS LIEI TAIKOMA)	

		Statinio projekto pavadinimas: Valstybinės reikšmės krašto kelio Nr.. 141 Kaunas-Jurbarkas-Šilutė-Klaipėda nuo/ nuo 125,273 iki 127,277 km rekonstravimo projektas		
		Dokumento pavadinimas: Skersiniai profiliai M1:50	Laida	0
LT	Statytojas ir (arba) užsakovas: AB „ Via Lietuva"	Dokumento žymuo: P24-002-141-RTDP-S-B-05	Lapas	1
			Lapų	4

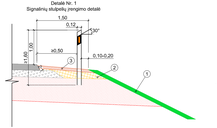
Skersinis profilis Nr. 3 (a)



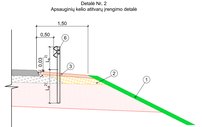
Skersinis profilis Nr. 3 (b)



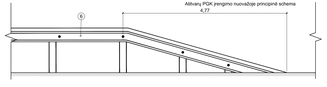
Detalė Nr. 1
Signalinių stulpelių įrengimo detalė



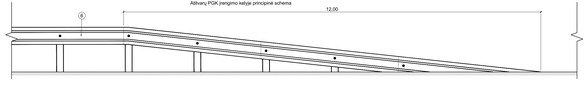
Detalė Nr. 2
Apsauginių kelio atitvarų įrengimo detalė



Detalė Nr. 3
Atitvarų PGK įrengimo nuovažoje principinė schema



Detalė Nr. 4
Atitvarų PGK įrengimo kelyje principinė schema



Skersinių pjūvių pritaikymo lentelė

Vieta, PK +		Skersinio pjūvio Nr.	Detalės Nr.	Kelio dangos skersinis nuolydis	Pastabos
Nuo	Iki				
1262+56	1264+21	**Nr. 1**	Nr. 1, Nr. 2	***Dvišlaitis 2,5 %***	Šlaitų tvirtinimą akmenimis skaičiuoti Žr. pagal P24-002-141-RTDP-S.B-02
1264+21	1265+13	**Nr. 2**	Nr. 1, Nr. 2	***Dvišlaitis 2,5 %***	
1265+13	1266+92	**Nr. 5**	Nr. 1, Nr. 2	***Viražas dešinėn 2,5 %***	
1266+92	1267+01	**Nr. 3**	Nr. 2	***Viražas dešinėn 2,5 %***	
1267+79	1267+91	**Nr. 3**	Nr. 2	***Dvišlaitis 2,5 %***	
1267+91	1268+96	**Nr. 6**	Nr. 2	***Viražas kairėn 2,5 %***	
1269+41	1272+55	**Nr. 4**	Nr. 2	***Dvišlaitis 2,5 %***	
1273+01	1274+02	**Nr. 4**	Nr. 2	***Dvišlaitis 2,5 %***	

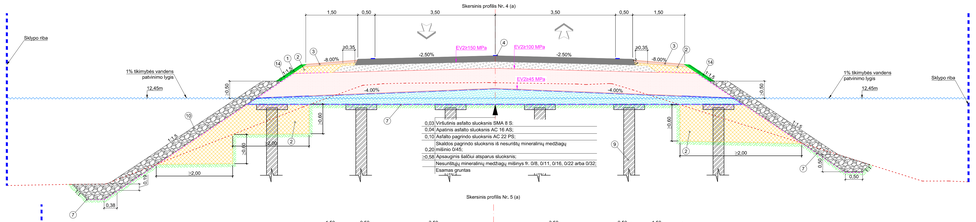
SUTARTINIAI ŽYMĖJIMAI:

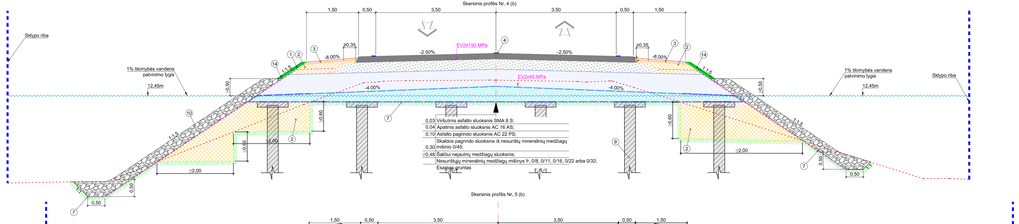
① - Dirvožemio sluoksnis (įrengiamas apželdinant vejai), h=0,10 m;
② - Užpilamas gruntas *Žβ, Žö, Žl*, ŽM, SB, SG, SP, SD, SM;*
③ - Viršutinis kelkraščio sluoksnis, įrengiamas iš skaldos/žvirs;
④ - Horizontalusis ženklinimas;
⑤ - Bituminė sandarinimo juosta;
⑥ – Apsauginis kelio atitvaras[3];
⑦ – Geotekstilė;
⑧ - Armuojantis geotinklas;
⑨ - Polisi;
⑩ - Šlaitų tvirtinimas lauko akmenimis/rieduliais, h=0,40 m;
⑪ - Atraminė sienutė (SK dalių sprendiniai);
⑫ - Smėlio pagrindas po plokštėlių;
⑬ - Užpilo gruntas;
⑭ - Eroziją stabdantis ženklinis;
⑮ -Transporto priemonių važiavimo krypties esmo juostoje.

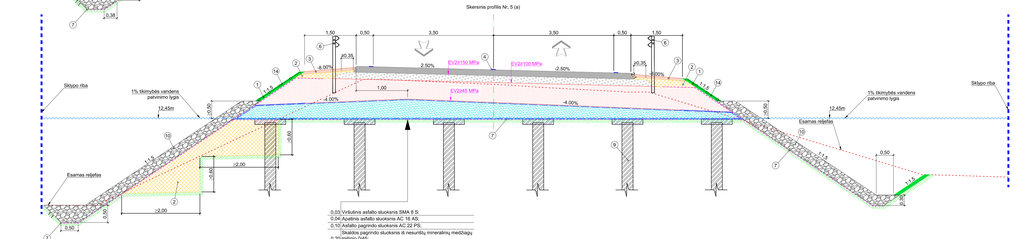
PASTABOS:

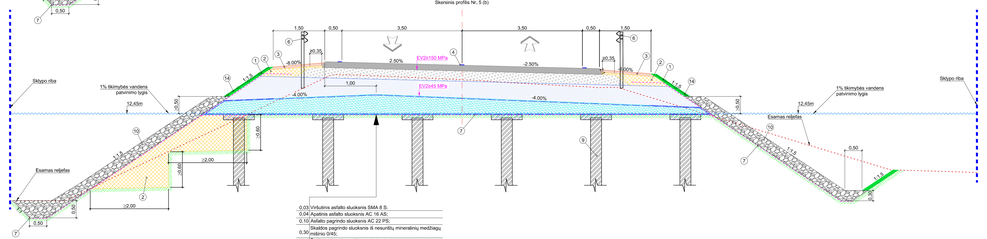
1) Parinkus konstrukciją su šaltšui nejautriu medžiagų sluoksniu, skaldos pagrindo sluoksnis padidinamas 10 cm;
2) Gali būti panirtas šaltšui nejautriu medžiagų sluoksnis, toku atveju sluoksnio storis sumažėja 10 cm;
3) Vizualinis gaminio vaizdas gali kisti pagal gamintojo pateiktą techninę specifikaciją;

Dokumento žymuo	Lapas	Lapų	Laida
P24-002-141-RTDP-S.B-05	2	4	0









SUTARTINIAI ŽYMĖJIMAI:

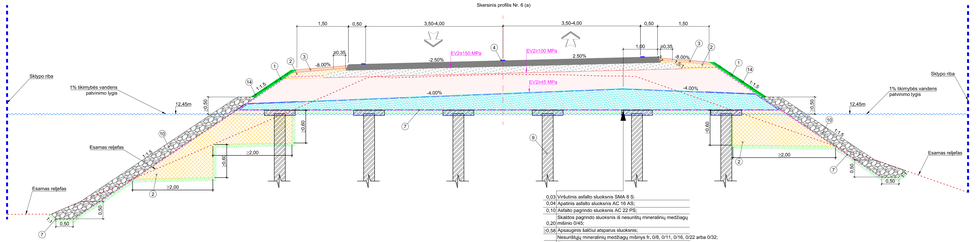
① – Dirvožemio sluoksnis (ženglamas apželdinant vejai), h=0,10 m;
② – Užpilamas gruntas *ŽŠ, ŽG, ŽP, ŽM*, SB, SG, SP, SD, SM;
③ – Viršutinis kokrašto sluoksnis, įrengiamas iš skaldžiokės;
④ – Horizontalusis ženklinimas;
⑤ – Bituminė sandarinimo juosta;
⑥ – Apsauginis kelio atitvaras[3];
⑦ – Geotekstilė;
⑧ – Armuojantis geotinklas;
⑨ – Polias;
⑩ – Šiaipų tvirtinimas lauko akmenimis/rieduliais, h=0,40 m;
⑪ – Atraminė sienutė (SK dalių sprendiniai);
⑫ – Smėlio pagrindas po pralaidu;
⑬ – Užpilo gruntas;
⑭ – Ersozija atsiliekiantis dembis;
-Transporto priemonių važiavimo krypties esmo judotoje.

PASTABOS:

1) Pamtkus konstrukcija su šaltžui neįsiurtų medžiagų sluoksniu, skaldos pagrindo sluoksnis padidinamas 10 cm;
2) Gali būti panirktas šaltžui neįsiurtų medžiagų sluoksnis, tokiu atveju sluoksnio storis sumažėja 10 cm;
3) Vizualinis gamino vaizdas gali kisti pagal gamintojo pateiktą techninę specifikaciją.

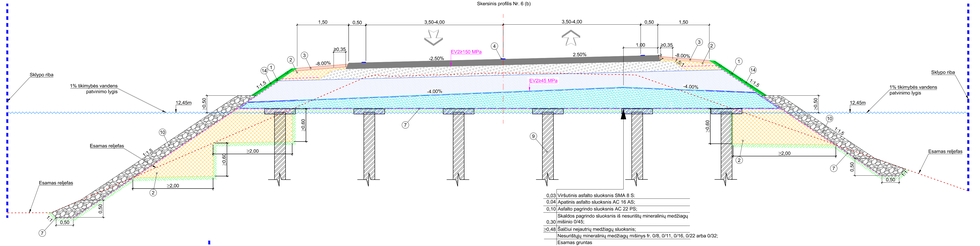
Dokumento žymuo	Lapas	Lapų	Laida
P24-002-141-RTDP-SLB-05	3	4	0

Skersinis profilis Nr. 6 (a)



0,03 Viršutinis asfalto sluoksnis SMA 8 S;
0,04 Apatinis asfalto sluoksnis AC 16 AS;
0,10 Asfalto pagrindo sluoksnis AC 22 PS;
Skaldos pagrindo sluoksnis iš nesurištų mineralinių medžiagų mišinio 0/45;
0,20
0,58 Apsaugos šaltšui atsparus sluoksnis;
Nesurištųjų mineralinių medžiagų mišinys fr. 0/8, 0/11, 0/16, 0/22 arba 0/32;
Esamas gruntas

Skersinis profilis Nr. 6 (b)



0,03 Viršutinis asfalto sluoksnis SMA 8 S;
0,04 Apatinis asfalto sluoksnis AC 16 AS;
0,10 Asfalto pagrindo sluoksnis AC 22 PS;
Skaldos pagrindo sluoksnis iš nesurištų mineralinių medžiagų mišinio 0/45;
0,20
0,48 Šaltšui nepatirtų medžiagų sluoksnis;
Nesurištųjų mineralinių medžiagų mišinys fr. 0/8, 0/11, 0/16, 0/22 arba 0/32;
Esamas gruntas

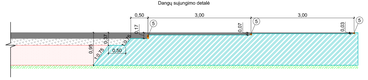
SUTARTINIAI ŽYMĖJIMAI:

1 – Dirvožemio sluoksnis (ženglamas aizbēršnīnant vietoje), h=0,10 m;
2 – Užpilamas gruntas $Žв$, $Žû$, $Žl^{a}$, $ŽM$, SB, SG, SP, SD, SM;
3 – Viršutinis kelio/aikštės sluoksnis, įrengiamas iš skaldos/žvirko;
4 – Horizontalusis ženklinimas;
5 – Bituminė sandarinimo juosta;
6 – Apsaugotas kelio atitvaras[1];
7 – Geotekstilė;
8 – Armuojantis geotinklas;
9 – Polis;
10 – Šlaitų tvirtinimas lauko akmenimis/medžiuas, h=0,40 m;
11 – Atraminė sienutė (SK dalių sprendiniai);
12 – Smėlio pagrindas po pralaidu;
13 – Užpilo gruntas;
14 – Erozijų stabdantis dembis;
– Transporto priemonių važiavimo krypties esamo juotoja.

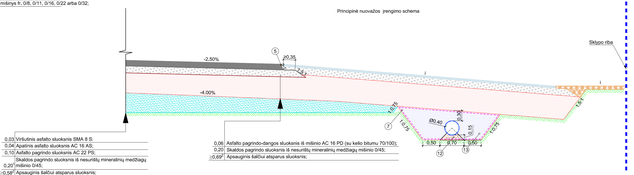
PASTABOS:

1) Parinkus konstrukciją su šaltšui nepatirtų medžiagų sluoksniu, skaldos pagrindo sluoksnis padidinamas 10 cm;
2) Gali būti panirktas šaltšui nepatirtų medžiagų sluoksnis, tokiu atveju sluoksnio storis sumažėja 10 cm;
3) Vizualinis gamino vaizdas gali kisti pagal gamintojo pateiktą techninę specifikaciją.

Dangų sujungimo detalė



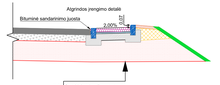
Principinė nuovažos įrengimo schema



0,03 Viršutinis asfalto sluoksnis SMA 8 S;
0,04 Apatinis asfalto sluoksnis AC 16 AS;
0,10 Asfalto pagrindo sluoksnis AC 22 PS;
Skaldos pagrindo sluoksnis iš nesurištų mineralinių medžiagų mišinio 0/45;
0,20
0,58 Apsaugos šaltšui atsparus sluoksnis;
Nesurištųjų mineralinių medžiagų mišinys fr. 0/8, 0/11, 0/16, 0/22 arba 0/32;
Esamas gruntas

0,06 Asfalto pagrindo-dangos sluoksnis iš mišinio AC 16 PD (su kelio bitumu 70/100);
0,20 Skaldos pagrindo sluoksnis iš nesurištų mineralinių medžiagų mišinio 0/45;
0,69 Apsaugos šaltšui atsparus sluoksnis;

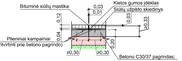
Atgrindos įrengimo detalė



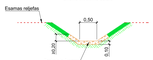
0,12 Granitinių trinkelių dangis ;
0,04 Surištas paskuvkinis;
0,20 Betono C30/37 pagrindas;
Atšaldžiais
Esamas gruntas

Granitinio bordiūro detalė
100x15x30cm

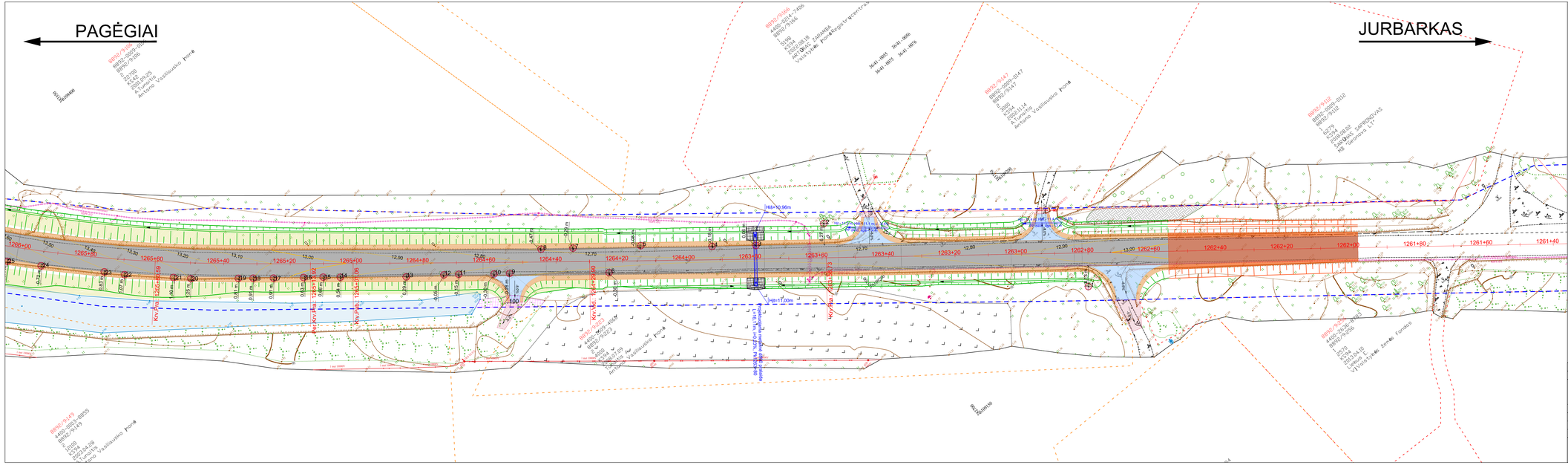
Deformacinės siūlės įrengimas

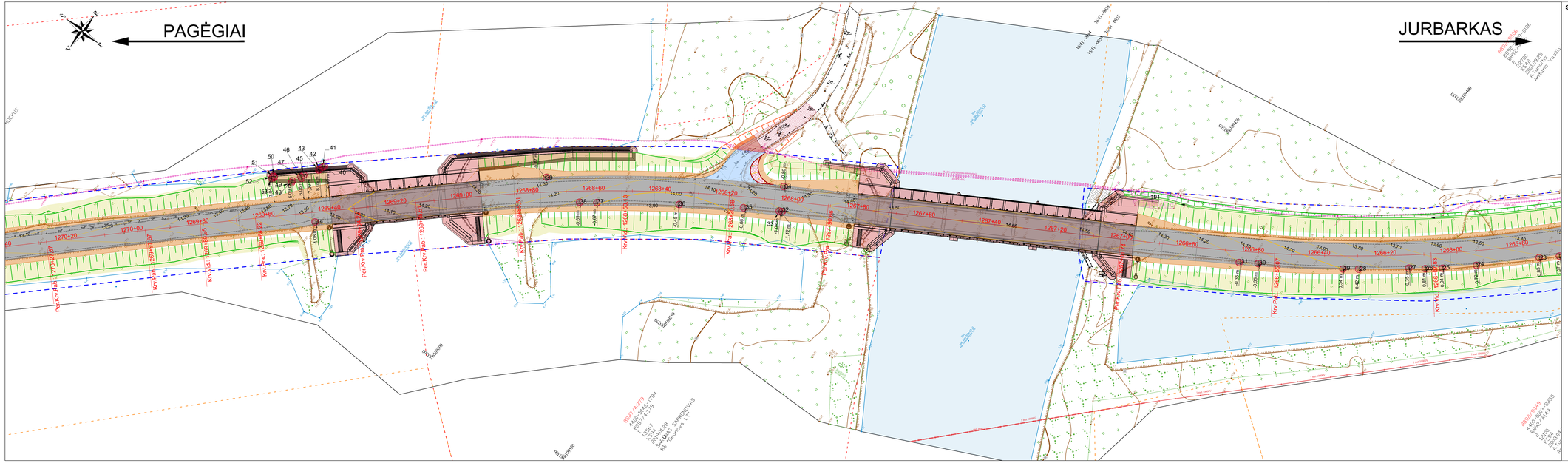


Griovio tvirtinimo detalė



Dokumento žymuo	Lapas	Lapų	Laida
P24-002-141-RTDP-SLB-05	4	4	0

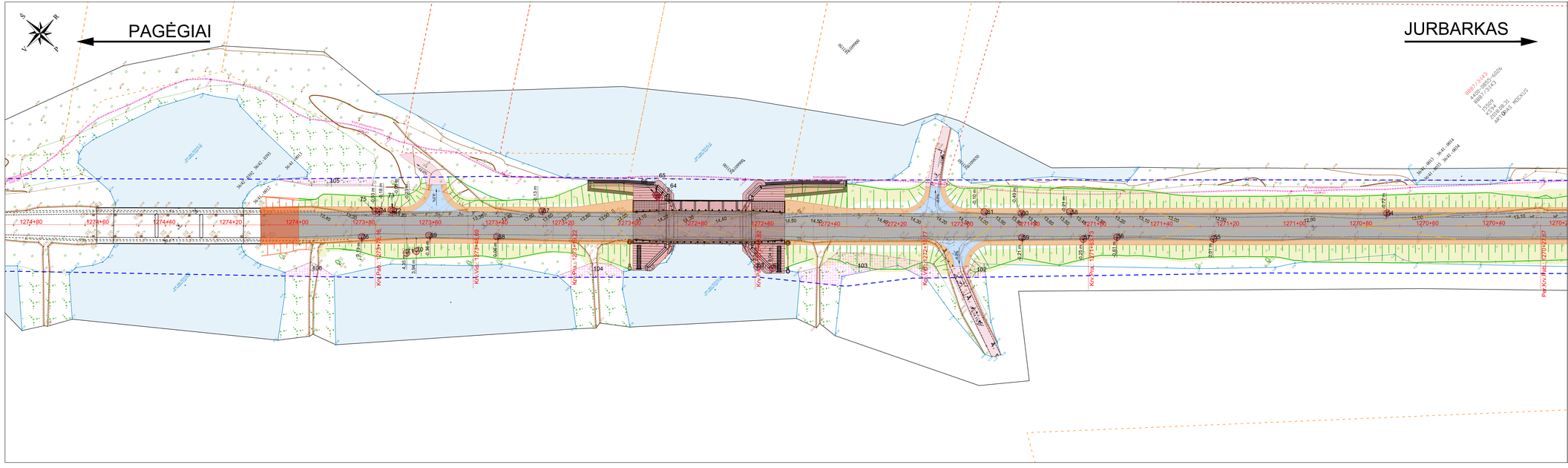

PAGĖGIAI
JURBARKAS
Kv=Var.
Kv=Var.
Kv=Var.
Kv=Var.
Kv=Var.
Kv=Var.
H66=10.96m
H66=11.00m
Lot 10005
Lot 10006
Lot 10007
Lot 10008
Lot 10009
Lot 10010
Lot 10011
Lot 10012
Lot 10013
Lot 10014
Lot 10015
Lot 10016
Lot 10017
Lot 10018
Lot 10019
Lot 10020
Lot 10021
Lot 10022
Lot 10023
Lot 10024
Lot



SUTARTINIAI ŽYMĖJIMAI

- kadastrinis sklypas;
- preliminarus/koreguotinas sklypas;
- kelio sklypo riba;
- projektuojama asfalto danga;
- projektuojama asfalto danga nuovažose;
- projektuojami kelkraščiai;
- projektuojama granitinių trinkelių danga;
- šlaitai ir grioviai;
- projektuojami tvirtinimai akmenimis;
- kelio dangų suvedimo zona;
- nuovažų dangų suvedimai su esamomis;
- projekto SK dalių sprendiniai;
- šalinami krūmai ir krūmynai;
- kertamas vidutinio tankūmo medelynas;
- kertami pavieniai medžiai;
- šalinamo/kertamo želdinio vieta ir numeris;

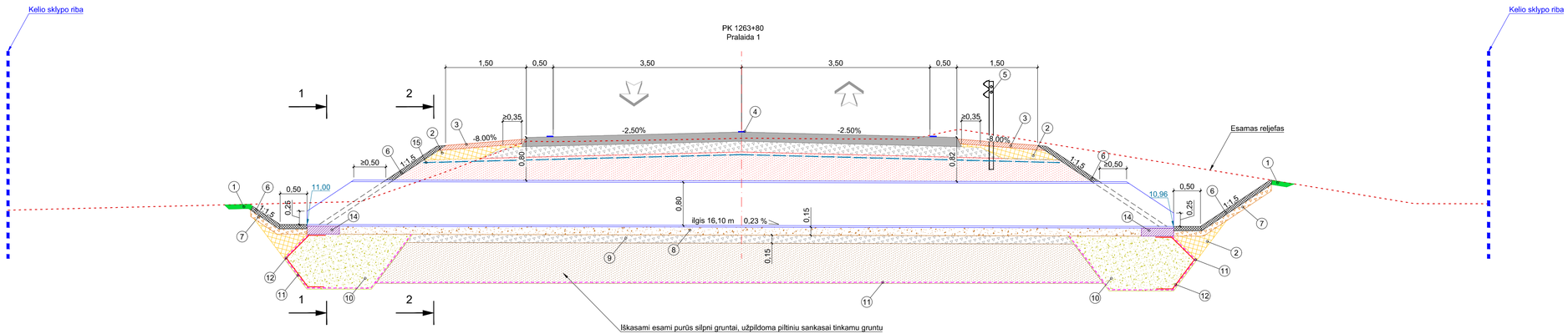
Dokumento žymuo	Lapas	Lapų	Laida
P24-002-141-RTDP-S,B-06	2	3	0

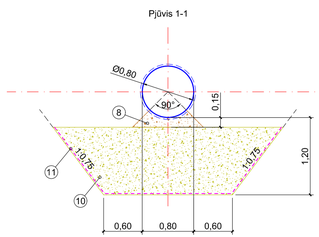


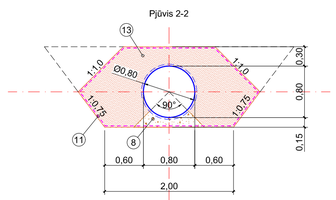
SUTARTINIAI ŽYMĖJIMAI

- kadastrinis sklypas;
- preliminarus/koreguotinas sklypas;
- kelio sklypo riba;
- projektuojama asfalto danga;
- projektuojama asfalto danga nuovažose;
- projektuojami kelkraščiai;
- projektuojama granitinių trinkelių danga;
- šlaitai ir grioviai;
- projektuojami tvirtinimai akmenimis;
- kelio dangų suvedimo zona;
- nuovažų dangų suvedimai su esamomis;
- projekto SK dalių sprendiniai;
- šalinami krūmai ir krūmynai;
- kertamas vidutinio tankūmo medelynas;
- kertami pavieniai medžiai;
- X1 - šalinamo/kertamo želdinio vieta ir numeris;

Dokumento žymuo	Lapas	Lapų	Laida
P24-002-141-RTDP-S,B-06	3	3	0







SUTARTINIAI ŽYMĖJIMAI:

1. - Dirvožemio sluoksnis (įrengiamas apželdinant veja), h=0,10 m;
2. - Užpilamas gruntas ŽB, ŽG, ŽP, ŽM, SB, SG, SP, SD, SM;
3. - Viršutinis kelkraščio sluoksnis, įrengiamas iš skaldažolės;
4. - Horizontalusis ženklinimas;
5. - Apsauginis kelio atitvaras[3];
6. - Monolitinis betonas C30/37 su armatūros tinklu;
7. - Skalda fr. 16/32;
8. - Smėlio pagrindas po pralaida (h - 0,15 m);
9. - Skalda fr. 0/45 (h - 0,15 m);
10. - Šalčiui atsparus gruntas;
11. - Geotekstilė;
12. - Geomembrana;
13. - Pralaidos užpilo gruntas[4];
14. - Monolitinis betonas C30/37 po pralaida;
15. - Armuojantis geotinklas 40/20 kN/m[5];

- Transporto priemonių važiavimo kryptis eismo juotoje.

PASTABOS:

1) Parinkus konstrukciją su šalčiui nejautrių medžiagų sluoksniu, skaldos pagrindo sluoksnis padidinamas 10 cm;

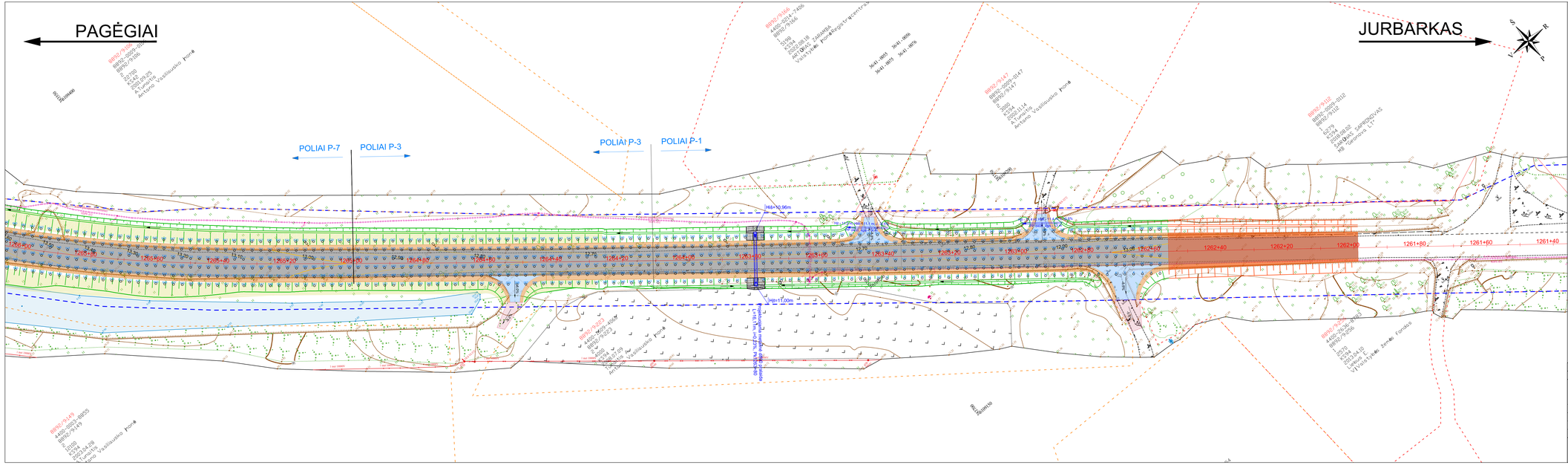
2) Gali būti parinktas šalčiui nejautrių medžiagų sluoksnis, tokiu atveju sluoksnio storis sumažėja 10 cm;

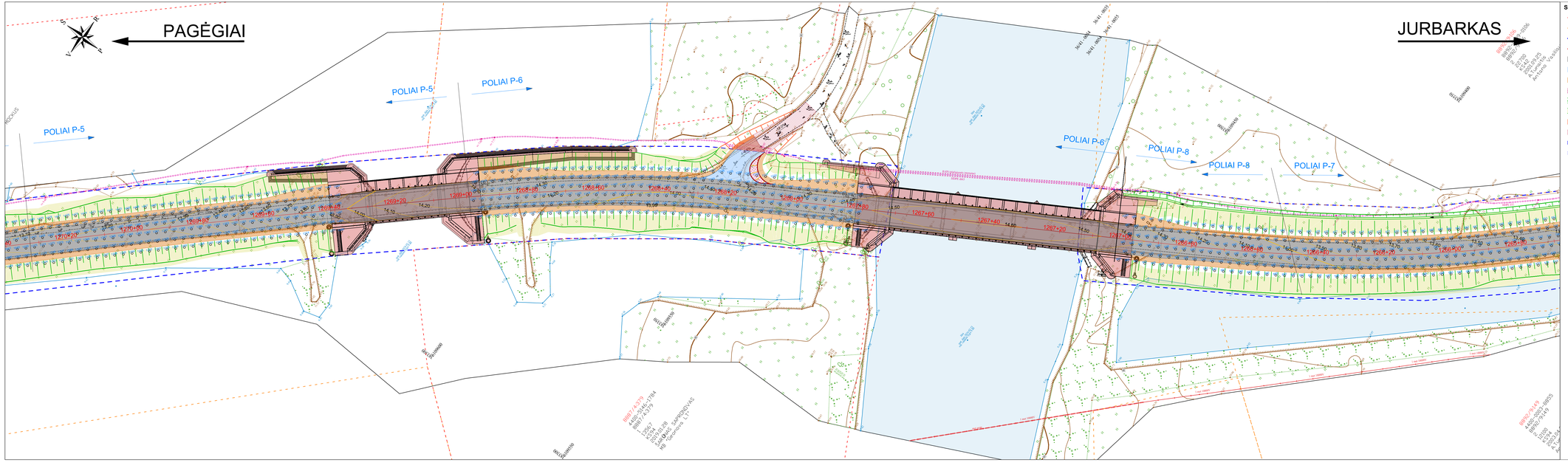
3) Vizualinis gaminio vaizdas gali kisti pagal gamintojo pateiktą techninę specifikaciją;

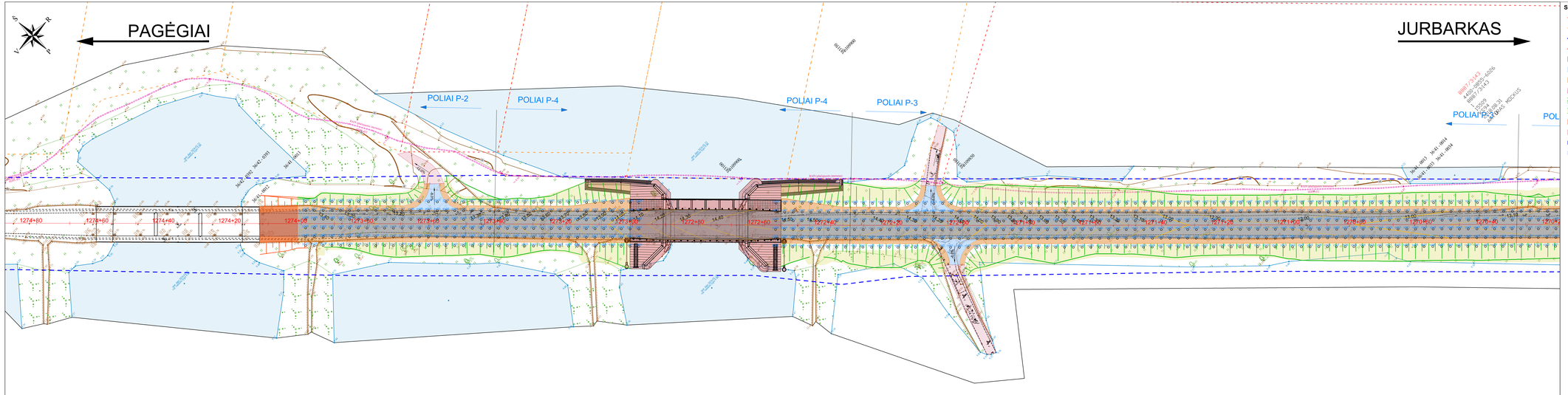
4) Kai pralaidos užpilo grunto dėl kelio dangos konstrukcijos pilnu storiu įrengti nėra galimybių, sluoksnis gali būti rengiamas iš AŠAS arba ŠNS medžiagų;

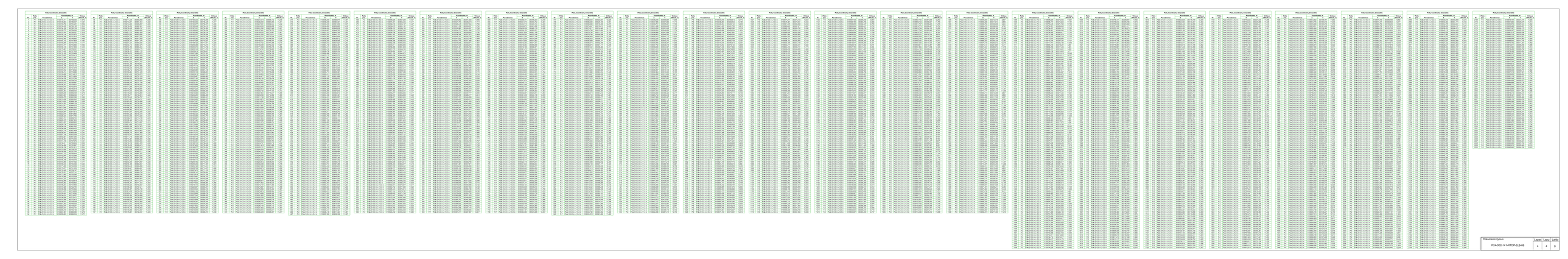
5) Armuojantis geotinklas pratęsiamas po 20 m iki ir už pralaidos;

0	2024-11	Statybą leidžiančiam dokumentui, konkursui ir statybai		
LAIDA	IŠLEIDIMO DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)		
		Statinio projekto pavadinimas: Valstybinės reikšmės krašto kelio Nr. 141 Kaunas-Jurbarkas-Šilutė-Klaipėda ruožo nuo 126,273 iki 127,377 km rekonstravimo projektas		
		Dokumento pavadinimas: Pralaidų per kelią įrengimas M1:50	Laida	0
LT	Statytojas ir (arba) užsakovas: AB „ Via Lietuva“	Dokumento žymuo: P24-002-141-RTDP-S.B-07	Lapas	1
			Lapų	1

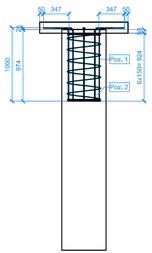

PAGĖGIAI
JURBARKAS
POLIAI P-7
POLIAI P-3
POLIAI P-3
POLIAI P-1
H66=10,96m
H66=11,00m
1260+00
1260+20
1260+40
1260+60
1260+80
1261+00
1261+20
1261+40
1261+60
1261+80
1262+00
1262+20
1262+40
1262+60
1262+80
1263+00
1263+20
1263+40
1263+60
1263+80
1264+00
1264+20
1264+40
1264+60
1264+80
1265+00
1265+20
1265+40
1265+60
1265+80
1266+00
1266+20
1266+40
1266+60
1266+80
1267+00
1267+20
1267+40
1267+60
1267+80


PAGĖGIAI
JURBARKAS
POLIAI P-5
POLIAI P-6
POLIAI P-8
POLIAI P-7
1269+20
1269+40
1269+60
1269+80
1267+80
1267+60
1267+40
1267+20
14,20
14,50
Upė Jūrė
Upė Jūrė
Upė Jūrė

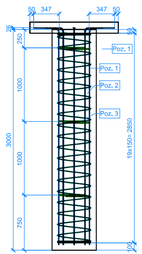

PAGĖGIAI
JURBARKAS
POLIAI P-2
POLIAI P-4
POLIAI P-4
POLIAI P-3
POLIAI P-2
1274+80
1274+60
1274+40
1274+20
1274+00
1273+80
1273+60
1273+40
1273+20
1273+00
1272+80
1272+60
1272+40
1272+20
1272+00
1271+80
1271+60
1271+40
1271+20
1271+00
1270+80
1270+60
1270+40
1270+20
1270+00
1269+80
1269+60
1269+40
1269+20
1269+00
1268+80
1268+60
1268+40
1268+20
1268+00
1267+80
1267+60
1267+40
1267+20
1267+00


Poly.koordinaty.stranatiky
Poly.koordinaty.stranatiky
Poly.koordinaty.stranatiky

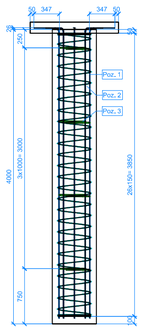
TIPINIS POLIO VIRŠAUS ARMAVIMAS



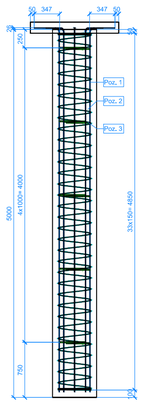
POLIS P-1



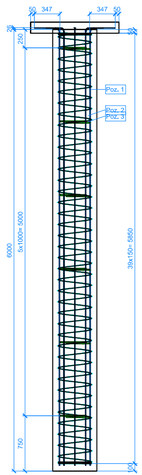
POLIS P-2



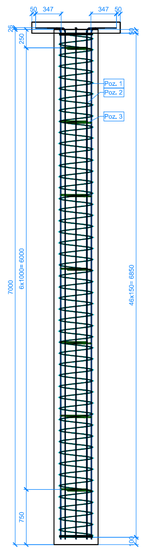
POLIS P-3



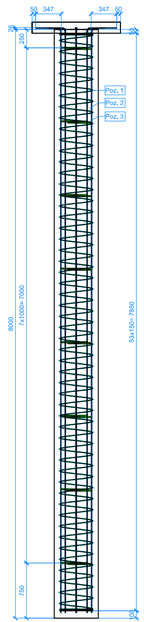
POLIS P-4



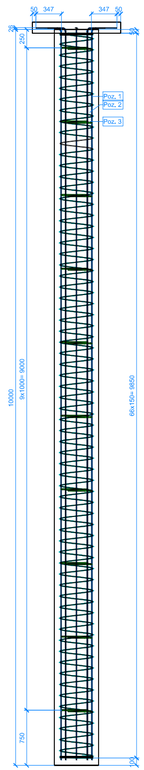
POLIS P-5



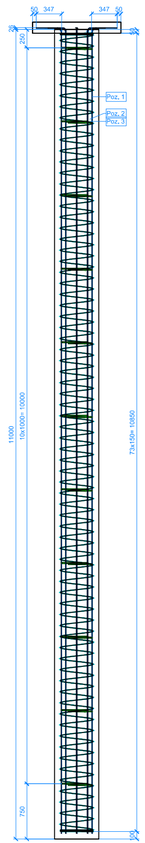
POLIS P-6



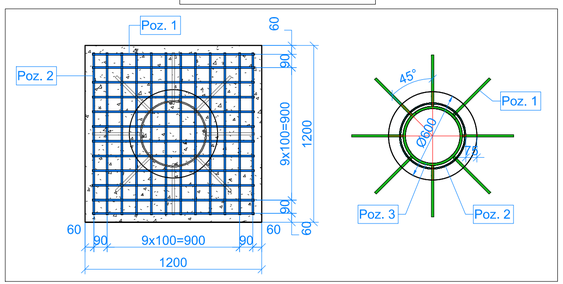
POLIS P-7

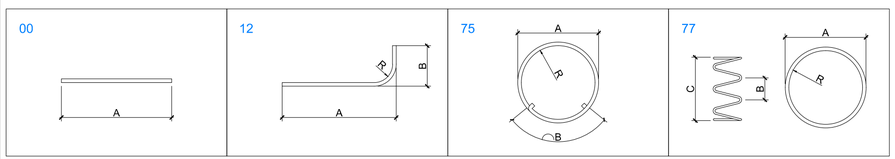


POLIS P-8



Polių armavimas. Planas. M 1:25



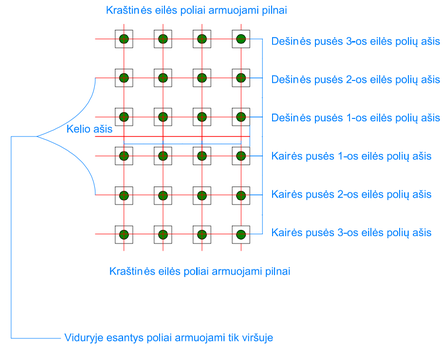


Polio galvenos armatūros žiniaraštis

Poz.	Klasė	Standartas	Skersmuo	Ilgis, vnt	Kiekis	Lankstinio forma	Matmenys, mm A	B	C	R	Bendras ilgis, mm	Masė, kg Vieneto	Bendra	Pastaba
1	B500B	LST EN 10080	12 mm	1100 mm	12	00	1100	0	0	0	13200	0,98	11.76	
2	B500B	LST EN 10080	12 mm	1100 mm	12	00	1100	0	0	0	13200	0,98	11.76	
Viso:					24						26400		23.52	

Polių armatūros žiniaraštis

Poz.	Klasė	Standartas	Skersmuo	Ilgis, vnt	Kiekis	Lankstinio forma	Matmenys, mm A	B	C	R	Bendras ilgis, mm	Masė, kg Vieneto	Bendra	Pastaba
P-1														
1	B500B	LST EN 10080	12 mm	3270 mm	8	12	2951	347	0	50	26160	2,91	23,28	
2	B500B	LST EN 10080	8 mm	34300 mm	1	77	450	150	2850	225	34300	13,54	13,54	
3	B500B	LST EN 10080	16 mm	1520 mm	3	75	402	303	0	201	4560	2,4	7,2	
P-1: 10					12						65020		44.02	
P-2														
1	B500B	LST EN 10080	12 mm	4270 mm	8	12	3951	347	0	50	34160	3,8	30.4	
2	B500B	LST EN 10080	8 mm	43580 mm	1	77	450	150	3850	225	43580	17,2	17,2	
3	B500B	LST EN 10080	16 mm	1520 mm	4	75	402	303	0	201	6080	2,4	9.6	
P-2: 10					13						83820		57.2	
P-3														
1	B500B	LST EN 10080	12 mm	5270 mm	8	12	4951	347	0	50	42160	4,68	37,44	
2	B500B	LST EN 10080	8 mm	52850 mm	1	77	450	150	4850	225	52850	20,86	20,86	
3	B500B	LST EN 10080	16 mm	1520 mm	5	75	402	303	0	201	7600	2,4	12	
P-3: 10					14						102610		70.3	
P-4														
1	B500B	LST EN 10080	12 mm	6270 mm	8	12	5951	347	0	50	50160	5,57	44.56	
2	B500B	LST EN 10080	8 mm	62130 mm	1	77	450	150	5850	225	62130	24,52	24,52	
3	B500B	LST EN 10080	16 mm	1520 mm	6	75	402	303	0	201	9120	2,4	14,4	
P-4: 10					15						121410		83.48	
P-5														
1	B500B	LST EN 10080	12 mm	7270 mm	8	12	6951	347	0	50	58160	6,46	51.68	
2	B500B	LST EN 10080	8 mm	71410 mm	1	77	450	150	6850	225	71410	28,18	28.18	
3	B500B	LST EN 10080	16 mm	1520 mm	7	75	402	303	0	201	10640	2,4	16.8	
P-5: 10					16						140210		96.66	
P-6														
1	B500B	LST EN 10080	12 mm	8270 mm	8	12	7951	347	0	50	66160	7,35	58,8	
2	B500B	LST EN 10080	8 mm	80680 mm	1	77	450	150	7850	225	80680	31,84	31,84	
3	B500B	LST EN 10080	16 mm	1520 mm	8	75	402	303	0	201	12160	2,4	19,2	
P-6: 10					17						159000		109.84	
P-7														
1	B500B	LST EN 10080	12 mm	10270 mm	8	12	9951	347	0	50	82160	9,12	72.96	
2	B500B	LST EN 10080	8 mm	99240 mm	1	77	450	150	9850	225	99240	39,16	39,16	
3	B500B	LST EN 10080	16 mm	1520 mm	10	75	402	303	0	201	15200	2,4	24	
P-7: 10					19						196600		136.12	
P-8														
1	B500B	LST EN 10080	12 mm	11270 mm	8	12	10951	347	0	50	90160	10,01	80,08	
2	B500B	LST EN 10080	8 mm	108510 mm	1	77	450	150	10850	225	108510	42,82	42,82	
3	B500B	LST EN 10080	16 mm	1520 mm	11	75	402	303	0	201	16720	2,4	26,4	
P-8: 10					20						215390		149.3	
P-viršus														
1	B500B	LST EN 10080	12 mm	1320 mm	8	12	1000	347	0	50	10560	1,18	9.44	
2	B500B	LST EN 10080	8 mm	16430 mm	1	77	450	150	924	225	16430	6,49	6,49	
P-viršus: 9					9						26990		15.93	



0	2024-11	Statybą leidžiančiam dokumentui, konkursui ir statybai
LAIDA	IŠLEIDIMO DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)

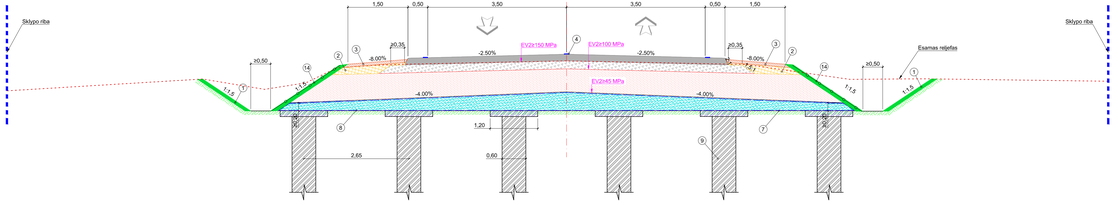
Statinio projekto pavadinimas

Valstybinės reikšmės krašto kelio Nr. 141 Kaunas-Jurbarkas-Šilutė-Klaipėda ruožo nuo 126,273 iki 127,377 km rekonstravimo projektas

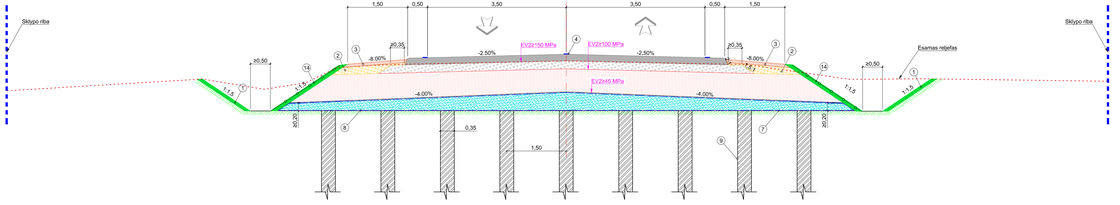
Dokumento pavadinimas	Laida
Polių armavimas M1:50	0

Statytojas ir (arba) užsakovas	Dokumento žymuo	Lapas	Lapų
LT AB „ Via Lietuva"	P24-002-141-RTDP-S.B-09	1	1

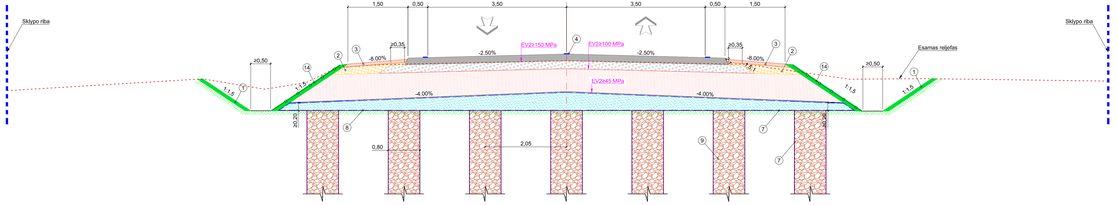
I variantas (CFA)



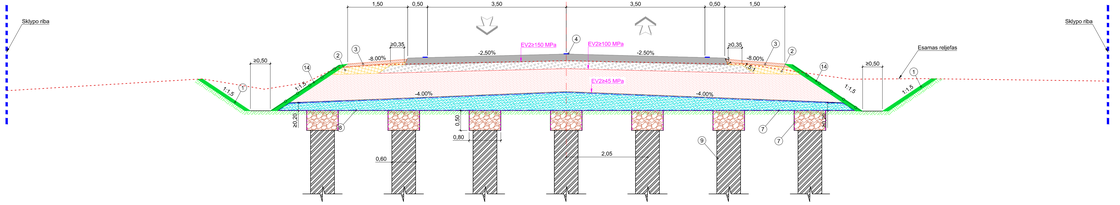
II variantas (CMC)



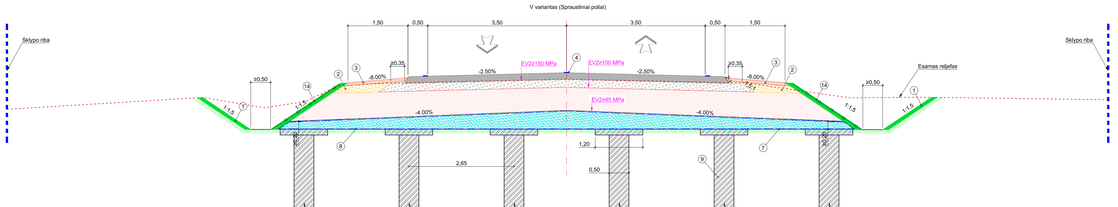
III variantas (SC)



IV variantas (BMC)



V variantas (Spraustiniai poliai)



Projektuojama kelio konstrukcija (I variantas)

0,03	Viršutinis asfalto sluoksnis SMA 8 S;
0,04	Apatinis asfalto sluoksnis AC 16 AS;
0,10	Asfalto pagrindo sluoksnis AC 22 PS;
0,20	Skaldos pagrindo sluoksnis iš nesurištų mineralinių medžiagų mišinio 0/45;
0,58	Apsauginis šaltkū atsparus sluoksnis;
	Nesurištųjų mineralinių medžiagų mišinys fr. 0/8, 0/11, 0/16, 0/22 arba 0/32;
	Esamas gruntas

Projektuojama kelio konstrukcija (II variantas)

0,03	Viršutinis asfalto sluoksnis SMA 8 S;
0,04	Apatinis asfalto sluoksnis AC 16 AS;
0,10	Asfalto pagrindo sluoksnis AC 22 PS;
0,30	Skaldos pagrindo sluoksnis iš nesurištų mineralinių medžiagų mišinio 0/45;
≥0,48	Šaltkū nejautrių medžiagų sluoksnis;
	Nesurištųjų mineralinių medžiagų mišinys fr. 0/8, 0/11, 0/16, 0/22 arba 0/32;
	Esamas gruntas

SUTARTINIAI ŽYMĖJIMAI:

1 - Dirvožemio sluoksnis (pengiamas apželdinant vejà), h=0,10 m;
2 - Užpilamas gruntas Žb, ŽG, ŽP, ŽM, SB, SG, SP, SD, SM;
3 - Viršutinis keliaraščio sluoksnis, įrengiamas iš skaldžiolės;
4 - Horizontalaus žeriėnimas;
5 - Bitumine sandarinimo juosta;
6 - Apsauginis kelio attvaras[1];
7 - Geotekstilė;
8 - Armuojantis geotinklas;
9 - Poliai;
10 - Šlaitų tvirtinimas lauko akmenimis/nedulais, h=0,40 m;
14 - Erozija stabdantis dembis;
- Transporto priemonių važiavimo kryptis eismo juostoje.

PASTABOS:

1) Parinkus konstrukciją su šaltkū nejautrių medžiagų sluoksniu, skaldos pagrindo sluoksnis padidinamas 10 cm;
2) Gali būti panirkas šaltkū nejautrių medžiagų sluoksnis, tokiu atveju sluoksnio storis sumažėja 10 cm;
3) Vizualinis gaminio vaizdas gali kisti pagal gamintojo pateiktą techninę specifikaciją;

0	2024-11	Statybą leidžiančiam dokumentui, konkursui ir statybai	
LAIDA	IŠLEIDIMO DATA	LAIDOS STATUSAS. KEITIMO PRIEŽASTIS (JEI TAIKOMA)	

Statinio projekto pavadinimas

Valstybinės reikšmės kraštо kelio Nr. 141 Kaunas-Jurbarkas-Šilutė-Klaipėda ruožo nuo 126,273 iki 127,377 km rekonstravimo projektas

Dokumento pavadinimas

Sankasos pylių variantų įrengimo schemos
M1:50

Laida: 0

LT	Statytojas ir (arba) užsakovas: AB „ Via Lietuva“	Dokumento žymuo: P24-002-141-RTDP-S.B-10	Lapas: 1	Lapų: 4