PRILOGA 1A

NASLOVNA STRAN PROJEKTNE DOKUMENTACIJE

INVESTITOR		
INVESTITOR 1		
ime in priimek ali naziv družbe		**Občina Solčava**
naslov ali poslovni naslov družbe		**Solčava 29, 3335 Solčava**
PODATKI O GRADNJI		
naziv gradnje		**Sanacija ceste JP734051 Račnik**
naziv gradnje se določi po namenu glavnega objekta		
VRSTE GRADNJE		
označiti vse ustrezne vrste gradnje	☐	**NOVOGRADNJA - NOVOZGRAJEN OBJEKT**
	☐	**REKONSTRUKCIJA**
	☑	**VZDRŽEVALNA DELA V JAVNO KORIST**
PODATKI O PROJEKTNI DOKUMENTACIJI		
vrsta dokumentacije (DPP, DGD, PZI, PZO, PID, DL)		**PZI**
številka projekta		**Ap - 6/25**
datum izdelave		**marec 2025**
datum spremembe		**dop. julij 2025**
PODATKI O PROJEKTANTU		
projektant (naziv družbe)		**APUS d.o.o.**
naslov		**Pribinova 5, 1000 Ljubljana**
odgovorna oseba projektanta		**Tadej Jeršič, direktor**
podpis odgovorne osebe projektanta		

PODATKI O IZDELOVALCU OSNOVNEGA PRIKAZA / NAČRTA	
izdelovalec osnovnega prikaza / načrta	**Tadej Jeršič, univ.dipl.inž.gozd.**
identifikacijska številka	**IZS T-Goz0560**
projektant izdelovalca osnovnega načrta (naziv družbe)	**APUS d.o.o.**
naslov	**Pribinova 5, 1000 Ljubljana**
PODATKI O VODJI PROJEKTIRANJA	
VODJA PROJEKTIRANJA	**Aleš Zaletel, dipl. inž.grad.**
identifikacijska številka	**IZS G-4737**
podpis vodje projektiranja	

ALEŠ ZALETEL
dipl.inž.grad.
IZS PI G-4737

PRILOGA 1B

UDELEŽENI STROKOVNJAKI PRI PROJEKTIRANJU

UDELEŽENI STROKOVNJAKI PRI PROJEKTIRANJU	
POOBLAŠČENI INŽENIRJI S PODROČJA GRADBENIŠTVA	
ime in priimek, strokovna izobrazba, identifikacijska številka	**Aleš Zaletel, dipl.inž.grad., G-4737**
navedba gradiv, ki so jih izdelali	**Načrt s področja gradbeništva**
POOBLAŠČENI INŽENIRJI S PODROČJA GEODEZIJE	
ime in priimek, strokovna izobrazba, identifikacijska številka	**Andrej Grilc, univ.dipl.inž.geod., Geo 0215**
navedba gradiv, ki so jih izdelali	**Načrt s področja geodezije**
STROKOVNJAKI DRUGIH STROK	
ime in priimek, strokovna izobrazba	**Gašper Lever, dipl.inž.gozd. (UN)**
navedba gradiv, ki so jih izdelali	**Priprava grafičnih prikazov, prilog in tehničnega poročila**

PRILOGA 2B

IZJAVA PROJEKTANTA
IN VODJE PROJEKTIRANJA V PZI

PROJEKTANT	
projektant (naziv družbe)	**APUS d.o.o.**
naslov	**Pribinova 5, 1000 Ljubljana**
odgovorna oseba projektanta	**Tadej Jeršič, direktor**

IN VODJA PROJEKTIRANJA	
vodja projektiranja	**Aleš Zaletel, dipl.inž.grad.**

IZJAVLJAVA:

da je projektna dokumentacija za izvedbo gradnje (PZI):

številka projekta	**Ap - 6/25**
datum izdelave	**marec 2025, dop. julija 2025**

- skladna z zahtevami prostorskega izvedbenega akta;

- da so bili v izdelavo projektne dokumentacije vključeni ustrezni pooblaščeni arhitekti, pooblaščeni krajinski arhitekti in pooblaščeni inženirji s področja gradbeništva, elektrotehnike, strojništva, tehnologije, požarne varnosti, geotehnologije in rudarstva, geodezije ali prometnega inženirstva ter strokovnjaki z drugih strokovnih področij, katerih strokovne rešitve so glede na namen in zahtevnost objekta ter namen izdelave projektne dokumentacije potrebni, tako da je ta izdelana celovito in medsebojno usklajena, in

- da je s projektno dokumentacijo v celoti zagotovljeno izpolnjenjevanje bistvenih in drugih zahtev objekta.

vodja projektiranja	**Aleš Zaletel, dipl.inž.grad.**
identifikacijska številka	**IZS G-4737**
podpis vodje projektiranja	

odgovorna oseba projektanta	**Tadej Jeršič, direktor**
podpis odgovorne osebe projektanta	

PRILOGA 3

KAZALO VSEBINE PROJEKTA

KAZALO NAČRTOV

PZI *po potrebi dodati vrstice*		PID *navesti tiste načrte, ki so dopolnjeni ali izdelani na novo*	
naziv načrta	številka načrta	naziv načrta	številka načrta
Pregledna karta	**11.2.1.1**		
Gradbena situacija 1	**11.2.1.2**		
Gradbena situacija 2	**11.2.1.3**		
Gradbena situacija 3	**11.2.1.4**		
Katastrska situacija 1	**11.2.1.5**		
Katastrska situacija 2	**11.2.1.6**		
Gradbena situacija spodnje ureditve	**11.2.1.7**		
Katastrska situacija spodnje ureditve	**11.2.1.8**		
Gradbena situacija zgornje ureditve	**11.2.1.9**		
Katastrska situacija zgornje ureditve	**11.2.1.10**		
Podolžni profil po osi ceste 1	**11.2.2.1**		
Podolžni profil po osi ceste 2	**11.2.2.2**		
Podolžni profil po osi ceste 3	**11.2.2.3**		
Prečni profili od P1 do P3	**11.2.2.4**		
Prečni profili od P4 do P8	**11.2.2.5**		
Prečni profili od P9 do P13	**11.2.2.6**		
Prečni profili od P14 do P18	**11.2.2.7**		
Prečni profili od P19 do P23	**11.2.2.8**		
Prečni profili od P24 do P27	**11.2.2.9**		
Karakteristični prečni profili	**11.2.2.10**		
Detajli prepusta	**11.2.2.11**		
Podolžni prerez po osi struge hudournika dolvodno od P4	**11.2.2.12**		
Prečni profili hudournika dolvodno od P4	**11.2.2.13**		
Podolžni profil odlomljenega roba	**11.2.2.14**		
Podolžni prerez po osi struge levega pritoka spodnje ureditve	**11.2.2.15**		
Podolžni prerez po osi hudournika desnega pritoka spodnje ureditve	**11.2.2.16**		
Prečni profili spodnje ureditve 1	**11.2.2.17**		
Prečni profili spodnje ureditve 2	**11.2.2.18**		
Podolžni prerez po osi struge desnega pritoka zgornje ureditve	**11.2.2.19**		
Podolžni prerez po osi levega pritoka zgornje ureditve	**11.2.2.20**		
Prečni profili zgornje ureditve 1	**11.2.2.21**		
Prečni profili zgornje ureditve 2	**11.2.2.22**		

po potrebi dodati vrstice

KAZALO ELABORATOV IN ŠTUDIJ

PZI

po potrebi dodati vrstice

naziv elaborata, študije	št.	naziv elaborata, študije	št.

po potrebi dodati vrstice

PRILOGA 4A

SPLOŠNI PODATKI O GRADNJI

PODATKI O GRADNJI	
naziv gradnje	**Sanacija ceste JP734051 Račnik**
kratek opis gradnje	S PZI se je predvidelo sanacijo gramoziranega cestišča dolvodno od kmetije Rebernik v dolžini L = 1.037,70 m in preplastitev z enoslojnim asfaltom AC16 surf B70/100 A4 v deb. 7 cm. Predvidena je sanacija ceste, ki čim bolj upošteva obstoječe nivelete s širino vozišča v premi +-3,00 m in 0,50 m asfaltne mulde na nižje ležečem delu ter 0,75 cm bankine na nasprotni strani, pri čemer se slednjo na določenih odsekih zmanjša na 0,50 cm. Za zaščito ceste ter iz vidika varovanja prometa, se je predvidelo hudourniško ureditev dolvodno od P4 ter sanacijo odlomljenega roba 33,00 m gorvodno od stacionaže ceste 0+411,00 m. Za zaščito dolvodno obstoječe asfaltirane ceste in iz vidika varovanja prometa, se je dolvodno predvidelo dve hudourniški ureditve, ob čemer je bilo pri obeh potrebno urediti dva pritoka, ki se tik nad cesto združita. Posledično smo pri spodnji ureditvi predvideli izgradnjo dveh ločenih ustalitvenih pragov, ureditev z drčo dolvodno do ceste in speljavo vode skozi škatlast prepust dim. 2000x2000x1000 m pod cesto ter ureditev iztoka in podslapje na drugi strani, skupaj s kamnito zložbo v suho. Na zgornji ureditvi smo predvideli izgradnjo skupnega objekta z dvema prelivnima sekcijama ter skupnega podslapja dolžine L=6,50m, s katerim se vodo spelje v škatlast prepust dim. 2000x1500x1000 pod cesto. Na drugi strani je predvidena ureditev iztoka s podslpjem. Del obeh ureditev je zaradi dotrajanosti tudi sanacija in preplastitev asfaltirane ceste. Tako se pod spodnjo ureditvijo sanira in preplasti cesto v dolžini L=34,20 m, pri zgornji ureditvi pa v dolžini L=51,10 m.
navedba objektov in njihovih značilnosti	
glavni objekt, če je določen	**Sanacija ceste JP 734051 Račnik**
klasifikacija objekta po CC-SI	**21121 - Lokalne ceste in javne poti, nekategorizirane ceste in gozdne**
pomožni objekti	**ureditev odlomljenega roba, hudourniška ureditev dolvodno od P4,**
naštej	
objekt z vplivi na okolje	**ne**
kratek opis spremembe zaradi večjih odstopanj od gradbenega dovoljenja	
izpolniti, če gre za spremembo gradbenega dovoljenja	
kratek opis pripravljalnih del	
izpolniti, če gre za dokumentacijo, ki se nanaša samo na pripravljalna dela	
PROSTORSKI AKT	

prostorski akt	Odlok o spremembah in dopolnitvah prostorskih sestavin dolgoročnega plana občine Mozirje za obdobje od leta 1986-2000, dopolnjenega leta 1989 in srednjeročnega družbenega plana Občine Mozirje za obdobje 1986-1990, usklajenega leta 1989 za območje Občine Solčava – v letu 2001 (Uradno glasilo ZSO, št. 09/2004).Odlok o prostorsko ureditvenih pogojih za prostorsko celoto občine Luče (Uradno glasilo občin Mozirje, Nazarje, Gornji Grad Ljubno in Luče, št. 6/96, 08/2014).Odlok o ugotovitvi skladnosti izvedbenih prostorskih aktov s spremembami in dopolnitvami prostorskih sestavin dolgoročnega plana občine Mozirje za obdobje od leta 1986-2000, dopolnjen leta 1989 in srednjeročnega družbenega plana Občine Mozirje za obdobje 1986-1990, usklajen leta 1989 za območje Občine Solčava – dopolnitev v letu 2001 (Uradno glasilo ZSO, št. 01/2005).
EUP	
namenska raba	**G - območja gozdnih zemljišč, K - območja kmetijskih zemljišč**

K DOKUMENTACIJI JE TREBA PRIDOBITI NASLEDNJA MNENJA

izpolniti v DPP, DGD in PZI, če je za poseg relevantno

SKLADNOST S PROSTORSKIMI AKTI		
OBČINA	☐	**SKLADNOST S PROSTORSKIMI AKTI**
VAROVANA, VARSTVENA IN OGROŽENA OBMOČJA, VODNA IN PRIOBALNA ZEMLJIŠČA		
VARSTVO KULTURNE DEDIŠČINE - POSEG	☐	**KULTUROVARSTVENO MNENJE ZA POSEG**
VARSTVO KULTURNE DEDIŠČINE - RAZISKAVA IN ODSTRANITEV	☐	**KULTURNOVARSTVENO MNENJE ZA RAZISKAVO IN ODSTRANITEV**
VARSTVO NARAVE	☑	**NARAVOVARSTVENO MNENJE**
VARSTVO PODZEMNIH JAM	☐	**MNENJE ZA POSEG V JAME**
VARSTVO VODA	☑	**VODNO MNENJE**
VARSTVO GOZDOV	☐	**MNENJE ZA GRADNJO V GOZDNEM PROSTORU**
RIBIŠKI OKOLIŠ	☐	**MNENJE ZA GRADNJO IN DRUGE POSEGE NA OBMOČJU RIBIŠKEGA OKOLIŠA**
OKOLJE DIVJADI	☐	**MNENJE ZA POSEGE V OKOLJE DIVJADI**
VARNOST PLOVBE	☐	**MNENJE ZA GRADNJO ALI OBNOVO OBJEKTOV PRISTANIŠKE INFRASTRUKTURE ALI OBJEKTOV, KI LAHKO VPLIVAJO NA VARNOST PLOVBE NA OBALI ALI V MORJU**
OBJEKT V VAROVALNEM PASU ŽIČNIŠKE NAPRAVE	☐	**MNENJE ZA GRADNJO Z VIDIKA VAROVANJA ŽIČNIC**
DRUGO (NAVEDI)	☐	
VAROVALNI PASOVI INFRASTRUKTURE		
VODOVOD	☐	**MNENJE**
ELEKTRIKA	☐	**MNENJE Z VIDIKA VAROVANJA ENERGETSKIH SISTEMOV**
PLIN	☐	**MNENJE Z VIDIKA VAROVANJA ENERGETSKIH SISTEMOV**
TOPLOVOD	☐	**MNENJE**
FEKALNE VODE	☐	**MNENJE**
METEORNE VODE	☐	**MNENJE**
KOMUNIKACIJSKI VODI	☐	**MNENJE**
JAVNE CESTE	☑	**MNENJE ZA GRADNJO Z VIDIKA VAROVANJA JAVNIH CEST**
ŽELEZNICE - GRADNJA	☐	**MNENJE ZA GRADNJO V PRAGOVNEM PASU ŽELEZNICE**
ŽELEZNICE	☐	**MNENJE ZA ZAGOTAVLJANJE INTEROPERABILNOSTI IN VARNOSTI**
DRUGO (NAVEDI)	☐	
PRIKLJUČEVANJE NA INFRASTRUKTURO		
VODOVOD	☐	**MNENJE ALI SOGLASJE ZA PRIKLJUČITEV**
ELEKTRIKA	☐	**MNENJE ALI SOGLASJE ZA PRIKLJUČITEV**
PLIN	☐	**MNENJE ALI SOGLASJE ZA PRIKLJUČITEV**
TOPLOVOD	☐	**MNENJE ALI SOGLASJE ZA PRIKLJUČITEV**
FEKALNE VODE	☐	**MNENJE ALI SOGLASJE ZA PRIKLJUČITEV**
METEORNE VODE	☐	**MNENJE ALI SOGLASJE ZA PRIKLJUČITEV**
DOSTOP	☐	**MNENJE ALI SOGLASJE ZA PRIKLJUČITEV**
KOMUNIKACIJE	☑	**MNENJE ALI SOGLASJE ZA PRIKLJUČITEV**
DRUGO (NAVEDI)	☐	
DRUGA MNENJA		
	☑	**SOGLASJA LASTNIKOV ZEMLJIŠČ**

PRILOGA 4B

PODATKI O GRADBENO INŽENIRSKIH OBJEKTIH IN ZUNANJI UREDITVI

podatki se vpisujejo za vsak objekt posebej, pri čemer se uporabi ustrezna predloga glede na vrsto objekta (stavbe, gradbeno inženirski objekti, zunanja ureditev)

rubriko dodati za vsak objekt posebej

OSNOVNI PODATKI O GRADBENO INŽENIRSKEM OBJEKTU		
imenovanje objekta	**Sanacija ceste v dolžini L=1037,70 m**	
kratek opis objekta	Sanacija gramoziranega cestišča dolvodno od kmetije Rebernik v dolžini L=1.037,70 m in preplastitev z enoslojnim asfaltom AC16 surf B70/100 A4 v deb. 7 cm. Sanacija čim bolj upošteva obstoječo niveleto in se jo izvede s širino vožišča v premi +-3,00 m ter asfaltno muldo širine 0,50 m na nižje ležečem delu ter 0,75 cm gramozirane bankine na nasprotni strani.	
v opisu objekta se navedejo podatki, pomembni za presojo mnenjedajalcev in upravnega organa		
klasifikacija po CC-SI		
glavni ali pomožni objekt	**prepust PE DN400 L=7,00 m; prepust PE DN400 L=7,00 m; prepust PE DN400 L=6,50 m; prepust PE DN400 L=7,00 m;**	**4x razpršilni objekt za prepust; 4x razpršilni objekt iztoka iz mulde; drenažna cev PE DN160 L=1037,70m**
vrsta gradnje		
zahtevnost objekta		
razvrstitev glede na požarno zahtevnost		
razvrstitev glede na univerzalno graditev in rabo objektov		
ZNAČILNOSTI ZA GRADBENO INŽENIRSKE OBJEKTE		
višina	/	
širina	**4,3 m**	
globina	**0,70 m**	
dolžina	**1.037,70 m**	
nosilni razpon		
bruto tlorisna površina	**4585 m2**	
bruto prostornina	**3209,8 m3**	
opis zmogljivosti (pretok, tlak, premer, napetost, PE ipd.)		
NAVEDBA PODLAG ZA PROJEKTIRANJE		
Samo v PZI, navede se ali so bile pri projektiranju uporabljene tehnične smernice oziroma zadnje stanje gradbene tehnike.		
uporaba evrokodov ali drugih pravil v zvezi z zagotavljanjem mehanske odpornosti in stabilnosti pri projektiranju		
druge tehnične smernice		

podatki se vpisujejo za vsak objekt posebej, pri čemer se uporabi ustrezna predloga glede na vrsto objekta

rubriko dodati za vsak objekt posebej

OSNOVNI PODATKI O GRADBENO INŽENIRSKEM OBJEKTU	
imenovanje objekta	**Ureditev dolvodno od P4**
kratek opis objekta	Na stacionaži 0+092,50 m se 6,60 m gorvodno od ceste postavi uvajalni prag s stopnjo 0,50 m ter s širino prelivne sekcije 0,50 m in višino 0,50 m, pri čemer se krili na dolžini 1,00 m še dodatno nadviša za 0,20 cm. Dolvodno se postavi podslapje v dolžini 3,50 m iz kamnite drče v betonu širine preliva 0,50 m in višine 0,50 m, ki se jo podalšja še v dolžini L=1,40 m do vtočnega zida. Pod cesto se vgradi prepust PE DN800 v dolžini 7,50 m pod naklonom I=5,00 %. Na iztoku se postavi zid in vodo spelje v podsplaje dolžine L=4,00 m.
v opisu objekta se navedejo podatki, pomembni za presojo mnenjedajalcev in upravnega organa	
klasifikacija po CC-SI	
glavni ali pomožni objekt	**podslapje L=3,50 m; drča iz kamna v betonu L=1,40 m; vtočni zid; prepust DN PE800 L=7,50 m, I=5,00%; iztočni zid; podslapje L=4,00 m**
vrsta gradnje	
zahtevnost objekta	
razvrstitev glede na požarno zahtevnost	
razvrstitev glede na univerzalno graditev in rabo objektov	
ZNAČILNOSTI ZA GRADBENO INŽENIRSKE OBJEKTE	
višina	**0,70 m**
širina	**7,0 m**
globina	**1,50 m**
dolžina	**16,50 m**
nosilni razpon	
bruto tlorisna površina	**33,70 m2**
bruto prostornina	
opis zmogljivosti (pretok, tlak, premer, napetost, PE ipd.)	
NAVEDBA PODLAG ZA PROJEKTIRANJE	
Samo v PZI, navede se ali so bile pri projektiranju uporabljene tehnične smernice oziroma zadnje stanje gradbene tehnike.	
uporaba evrokodov ali drugih pravil v zvezi z zagotavljanjem mehanske odpornosti in stabilnosti pri projektiranju	
druge tehnične smernice	

podatki se vpisujejo za vsak objekt posebej, pri čemer se uporabi ustrezna predloga glede na vrsto objekta

rubriko dodati za vsak objekt posebej

OSNOVNI PODATKI O GRADBENO INŽENIRSKEM OBJEKTU	
imenovanje objekta	**Spodnja ureditev**

kratek opis objekta	Uvajalni prag desnega pritoka se postavi 18,20 m gorvodno od ceste. Predviden je prag s stopnjo 0,50 m in širino v dnu 1,10 m ter višino 1,70 m in nadvišanjem kril na dolžini 2,00 m za 0,40 cm. Dolovodno od praga je predvideno podslapje dolžine L=5,60 m in drča iz kamna v betonu, L=9,40 s širino v dnu 1,10 m in višino 1,50 m. Na levem pritoku se uvajalni prag postavi 18,20 m gorvodno od ceste. Predviden je prag s stopnjo 0,50 m, s širino v dnu 0,70 m in višino 1,10 m ter nadvišanjem kril na dolžini 1,00 m za 0,20 cm. Dolvodno od praga je predvideno podslpje v dolžini L=4,40 m ter drča iz kamna v betonu, L=8,40 m s širino v dnu 0,70 m in višino 0,90 m. Kjer se drči zaključita je predvideno združenje v skupno drčo s širino v dnu 2,00 m in višino 1,50 m, s katero se vodo obeh skupaj s pomočjo zidov iz kamna v betonu v dolžini L=3,50 m spelje v škatlast prepust dim. 2000x2000x1000, L=8,00 m, I=2,50 %, pod cesto. Na nasprotni strani se prepust spelje skozi obstoječ zid ter postavi iztočna zidova s podslpjem dolžine L=4,50 m ter ureditev zaključi s kamnito zložbo v betonu dolžine L=8,00 m.
v opisu objekta se navedejo podatki, pomembni za presojo mnenjedajalcev in upravnega organa	
klasifikacija po CC-SI	
glavni ali pomožni objekt	**podslpje L=5,60 m oz. L=4,40 m; drča L=9,40 m oz. 8,40 m; skupna drča z vtočnima zidoma L=3,50 m; škatlast prepust dim. 2000x2000x1000, L=8,00 m, I=2,50 %, iztočna zidova s podslapjem L=4,50 m; kamnita zložba v betonu L=8,00 m**
vrsta gradnje	
zahtevnost objekta	
razvrstitev glede na požarno zahtevnost	
razvrstitev glede na univerzalno graditev in rabo objektov	
ZNAČILNOSTI ZA GRADBENO INŽENIRSKE OBJEKTE	
višina	**Desni=0,90 m; Levi=0,70 m**
širina	**Desni=13,50 m; Levi=9,50 m**
globina	**/**
dolžina	**Desni=15,00 m; Levi=12,80 m; Skupni del =24,00 m**
nosilni razpon	
bruto tlorisna površina	**414,75 m2**
bruto prostornina	
opis zmogljivosti (pretok, tlak, premer, napetost, PE ipd.)	
NAVEDBA PODLAG ZA PROJEKTIRANJE	
Samo v PZI, navede se ali so bile pri projektiranju uporabljene tehnične smernice oziroma zadnje stanje gradbene tehnike.	
uporaba evrokodov ali drugih pravil v zvezi z zagotavljanjem mehanske odpornosti in stabilnosti pri projektiranju	
druge tehnične smernice	

podatki se vpisujejo za vsak objekt posebej, pri čemer se uporabi ustrezna predloga glede na vrsto objekta

rubriko dodati za vsak objekt posebej

OSNOVNI PODATKI O GRADBENO INŽENIRSKEM OBJEKTU	
imenovanje objekta	**Zgornja ureditev**

kratek opis objekta	7,50 m gorvodno od obstoječe ceste se postavi skupen objekt z dvema prelivnima sekcijama. Prelivna sekcija desnega pritoka s širino v dnu 0,40 m in višino 0,70 m je del uvajalnega praga s stopnjo 1,40 m. Medtem je širina prelivne sekcije desnega pritoka v dnu 1,10 m ter višina 1,60m, stopnja praga pa 0,50 m. Krili skupnega objekta sta na dolžini L=2,00 nadvišani za 0,40 m. Dolvodno od skupnega objekta se postavi podslapje v dolžini L=6,50 iz sinusoidalne drče s širino v dnu 2,00 m ter višino 1,20 m. To se s pomočjo vtočni zidov dolžine L=2,50 m spelje v škatlast prepust dim. 2000x1500x1000, L=9,00 m, I=4,50 %, s katerim se vodo spelje pod cesto. Na drugi strani se prepust spelje skozi obstoječ zid ter postavi iztočna zidova s podslapjem dolžine L=4,50 m.
v opisu objekta se navedejo podatki, pomembni za presojo mnenjedajalcev in upravnega organa	
klasifikacija po CC-SI	
glavni ali pomožni objekt	**podslapje L=6,50 m; vtočna zidova z drčo L=2,50 m; škatlast prepust dim. 2000x1500x1000, L=9,00 m, I=4,50 %; iztočna zidova s podslapjem L=4,50 m**
vrsta gradnje	
zahtevnost objekta	
razvrstitev glede na požarno zahtevnost	
razvrstitev glede na univerzalno graditev in rabo objektov	
ZNAČILNOSTI ZA GRADBENO INŽENIRSKE OBJEKTE	
višina	**2,10 m**
širina	**18,5 m**
globina	**/**
dolžina	**20,00 m**
nosilni razpon	
bruto tlorisna površina	**128 m2**
bruto prostornina	
opis zmogljivosti (pretok, tlak, premer, napetost, PE ipd.)	
NAVEDBA PODLAG ZA PROJEKTIRANJE	
Samo v PZI, navede se ali so bile pri projektiranju uporabljene tehnične smernice oziroma zadnje stanje gradbene tehnike.	
uporaba evrokodov ali drugih pravil v zvezi z zagotavljanjem mehanske odpornosti in stabilnosti pri projektiranju	
druge tehnične smernice	

PRILOGA 4C

PODATKI O ZEMLJIŠČIH

SEZNAM A: OBJEKTI IN ZUNANJA UREDITEV OBJEKTA (GRADBENA PARCELA)	
katastrska občina	**910, Solčava**
parc. št.	**626, 633, 632, 624/5, 637, 638, 624/1, 624/3**
po potrebi dodati vrstice	
velikost gradbene parcele m^2	

GRADBENA PARCELA - ENA ALI VEČ PARCEL

katastrska občina	parc. št.	parcela m2	območje gradbene parcele m^2
910, Solčava	**626**	**3751,0 m2**	**90,3 m2**
910, Solčava	**633**	**4834,0 m2**	**331,1 m2**
910, Solčava	**632**	**10362,0 m2**	**211,5 m2**
910, Solčava	**624/5**	**43635,0 m2**	**66,0 m2**
910, Solčava	**637**	**25902,0 m2**	**849,7 m2**
910, Solčava	**638**	**424,0 m2**	**110,0 m2**
910, Solčava	**624/1**	**361030,0 m2**	**5919,1 m2**
910, Solčava	**624/3**	**103260,0 m2**	**66,8 m2**
po potrebi dodati vrstice			

GRADBENA PARCELA - OBMOČJA STVARNE SLUŽNOSTI

katastrska občina	parc. št.	parcela m2	območje gradbene parcele m^2
po potrebi dodati vrstice			

GRADBENA PARCELA - OBMOČJA STAVBNIH PRAVIC

katastrska občina	parc. št.	parcela m2	območje gradbene parcele m^2
po potrebi dodati vrstice			

SEZNAM B: POTEKI PRIKLJUČKOV NA INFRASTRUKTURO ZARADI ZAGOTAVLJANJA KOMUNALNE OSKRBE IN PRIKLJUČEVANJA NA INFRASTRUKTURO

obstoječi priključki, ki se ne spreminjajo, se ne vpisujejo; vpisati potek priključkov od objekta do mesta priključevanja

OSKRBA S PITNO VODO

predvidena komunalna oskrba			
kapaciteta, prerez, širina, moč ipd.	način priključevanja	k. o. mesta priključevanja	parc. št. mesta priključevanja

POTEK PRIKLJUČKA

katastrska občina	
parc. št.	
po potrebi dodati vrstice	

ELEKTRIKA

predvidena komunalna oskrba	

kapaciteta, prerez, širina, moč ipd.	način priključevanja	k. o. mesta priključevanja	parc. št. mesta priključevanja

POTEK PRIKLJUČKA	
katastrska občina	
parc. št.	
po potrebi dodati vrstice	

DRUGA OSKRBA Z ENERGIJO			
predvidena komunalna oskrba			
kapaciteta, prerez, širina, moč ipd.	način priključevanja	k. o. mesta priključevanja	parc. št. mesta priključevanja

POTEK PRIKLJUČKA	
katastrska občina	
parc. št.	
po potrebi dodati vrstice	

ODVAJANJE FEKALNIH VODA			
predvidena komunalna oskrba			
kapaciteta, prerez, širina, moč ipd.	način priključevanja	k. o. mesta priključevanja	parc. št. mesta priključevanja

POTEK PRIKLJUČKA	
katastrska občina	
parc. št.	
po potrebi dodati vrstice	

ODVAJANJE METEORNIH VODA			
predvidena komunalna oskrba			
kapaciteta, prerez, širina, moč ipd.	način priključevanja	k. o. mesta priključevanja	parc. št. mesta priključevanja

POTEK PRIKLJUČKA	
katastrska občina	
parc. št.	
po potrebi dodati vrstice	

KOMUNIKCACIJSKI VODI	
predvidena komunalna oskrba	

kapaciteta, prerez, širina, moč ipd.	način priključevanja	k. o. mesta priključevanja	parc. št. mesta priključevanja

POTEK PRIKLJUČKA	
katastrska občina	
parc. št.	
po potrebi dodati vrstice	

DOSTOP DO JAVNE POTI ALI CESTE			
predvidena komunalna oskrba			
kapaciteta, prerez, širina, moč ipd.	način priključevanja	k. o. mesta priključevanja	parc. št. mesta priključevanja

POTEK PRIKLJUČKA	
katastrska občina	
parc. št.	
po potrebi dodati vrstice	

ZBIRANJE KOM. ODPADKOV			
kapaciteta, prerez, širina, moč ipd.		k. o. mesta odvzema	parc. št. mesta odvzema
po potrebi dodati vrstice			

DRUGO (NAVEDI)			
predvidena komunalna oskrba			
kapaciteta, prerez, širina, moč ipd.	način priključevanja	k. o. mesta priključevanja	parc. št. mesta priključevanja

POTEK PRIKLJUČKA	
katastrska občina	
parc. št.	
po potrebi dodati vrstice	

SEZNAM C: PRESTAVITVE INFRASTRUKTURNIH OBJEKTOV

navede se samo vrsta infrastrukture, ki se prestavlja, navesti zemljišča prestavljenega voda

vrsta infrastrukture	
katastrska občina	
parc. št.	
po potrebi dodati vrstice	

11.1 TEKSTUALNI DEL

11.1.1 Tehnično poročilo

11.1.1.1 Opis problematike in obstoječega stanja

Lokalna cesta JP 734051 v občini Solčava, ki se odcepi od regionalne ceste Luče-Sestre Logar in odpira zgoraj ležečo kmetijo Rebernik na nadmorski višini 710,00 m, je bila v preteklih letih že večkrat obravnavana. Cesto se je v zadnjih letih večkrat saniralo, na območju pa zgradilo tudi dve hudourniške ureditve, v po popoplavnem času leta 2023 pa, zaradi nujne in hitre sanacije na njen zgradilo objekte, ki so omogočili čim hitrejšo prevoznost same ceste in varnost prometa na njej. Cesta je trenutno od regionalne ceste gorvodno do objekta, ki se nahaja 1 km dolvodno od kmetije Rebernik asfaltirana. Od omenjenega objekta je kmetija dostopna zgolj po gramoziranem cestišču, na katerem so za ohranjanje prevoznosti poleg rednega vzdrževanja, po vsakem neurju z večjo količino padavin potrebna tudi izven redna vzdrževalna dela. Posledično je potrebno, iz vidika ohranjanja prevoznosti ceste z nižjimi stroški vzdrževanja ter ohranjanja varnosti prometa tudi po močnejših neurjih, zgornji odsek ceste v dolžini 1.037,70 km sanirati in ga nadgraditii v asfaltno vozišče. Iz vidika zaščite cestišča tudi ob intenzivnejših ter dolgotrajnejših nalivih ter varovanja prometa, je potrebno na novo asfaltirano cesto dolvodno od P4 (glej gradbeno situacijo 1) zaščititi s predvideno hudourniško ureditvijo. Prav tako je gorvodno in dolvodno od P12 ter P14 (glej gradbeno situacijo 1) cesto potrebno zaščititi, pred krušenjem in padanjem kamenja, iz že v preteklosti sanirane brežine, s heksagonalno mrežo.

Za varnost prometa in začito ceste, je potrebno hudourniški ureditvi izvesti tudi v spodnjem, asfaltiranem delu lokalne ceste (glej gradbeno situacijo spodnje in zgornje ureditve). Na obeh odsekih je potrebno po zaključku del izvesti preplastitev z asfaltom. Preplastitev je, zaradi dotrajanosti obstoječega asfalta potrebno izvesti tudi dolvodno od zgornje ureditve (glej gradbeno situacijo zgornje ureditve).

Na podlagi izvedene geodetske izmere lokalne ceste se od opredeljenega km 0+000,00 do km 1+037,70 (glej gradbene situacije 1,2,3) ter na dveh odsekih dolvodno (glej gradbeno situacijo spodnje in zgornje ureditve) izdela Projektna dokumentacija za izvedbo gradnje (PZI), v kateri se predvidi obnova obstoječega gramoziranega cestišča in določi primerne ureditve za povečanje varnosti prometa in zaščite ceste.

11.1.1.2 Hidrološko hidravlični izračun

Za obravnavano območje smo izdelali hidrološko hidravlični izračun, pri čemer smo za hudourniške ureditve hidravliko računali za vsak pritok/vodozbirno območje posebej. Ker se na spodnji in zgornji ureditvi pred cesto združita dva pritoka, smo za ti dve ureditvi izdelali po dva hidrološko hidravlična izračuna. Skupno je bilo izvedenih pet izračunov, katerih podatki so navedeni v nadaljevanju, na voljo so pa tudi v Prilogah 6 do 20.

11.1.1.2.1 Tabela povratnih dob za ekstremne padavine

Podatke za 24 urne ekstremne padavine s 100-letno povratno dobo izračunane v obdobju od 1999 do 2012 za najbližjo merilno postajo Solčava smo pridobili s spletne strani Agencije RS za okolje ter so za vseh 5 izračunov enaki (glej prilogo 1) in znašajo 158 mm.

11.1.1.2.2 Določitev pričakovanih stoletnih voda

11.1.1.2.2.1 Ureditev dolvodno od P4

DOLGOTRAJNE EKSTREMNE PADAVINE

Velikost vodozbirnega območja znaša 7,576 ha (Priloga 3). Pričakovane sto letne visoke vode smo v prilogi 6 izračunali po empiričnem obrazcu Kresnik. Pri izračunu smo določili odtočni koeficient α = 0,6 (srednji do strmi nagibi, večinoma neprepustna geološka podlaga), ki na podlagi dolgoletnih opazovanj vodotokov v tem sredogorskem območju dajejo najbolj primerljive vrednosti. Predvidevamo, da bodo obilne padavine s 100 letno povratno dobo povzročile visokovodni dogodek z enako povratno dobo (Q_{100}). Pričakovan pretok po dolgotrajnih ekstremnih 24 urnih padavinah s 100 letno povratno dobo bo znašal 0,718 m^3/s.

KRATKOTRAJNE PADAVINE

Zaradi značilnosti vodozbirnega območja, pri čemer smo upoštevali predvsem neprepustno podlago, ki omogoča hiter odtok vode po terenu, smo po racionalni metodi izračunali teoretične vodne količine s povratno dobo 100 let za 5, 10, 15 minutne intenzitete padavin. Pri določitvi dotočne količine padavinskih voda za kratkotrajne nalive, smo upoštevali naslednje parametre:

5 MINUTNI NALIV

- povratna doba naliva — n = 100 let
- intenziteta naliva (Solčava) — q = 458,00 l/s.ha
- trajanje naliva — t = 5 min
- odtočni koeficient — α = 0,60
- prispevna površina — F = 7,576 ha

Dotok iz više ležečih deloma poseljenih površin na obravnavan odsek znaša:

Q= F x q x α = 7,576 ha x 458,00 l/s.ha x 0,60 = **2.081,885 l/s = 2,082 m^3/s**

10 MINUTNI NALIV

- povratna doba naliva — n = 100 let
- intenziteta naliva (Solčava) — q = 367,00 l/s.ha
- trajanje naliva — t = 10 min
- odtočni koeficient — α = 0,60
- prispevna površina — F= 7,576 ha

Dotok iz više ležečih deloma poseljenih površin na obravnavan odsek znaša:

Q= F x q x α = 7,576 ha x 367,00 l/s.ha x 0,60 = **1.668,235 l/s = 1,668 m^3/s**

15 MINUTNI NALIV

- povratna doba naliva — n = 100 let
- intenziteta naliva (Solčava) — q = 288,00 l/s.ha
- trajanje naliva — t = 15 min
- odtočni koeficient — α = 0,60
- prispevna površina — F = 7,576 ha

Dotok iz više ležečih deloma poseljenih površin na obravnavan odsek znaša:

Q = F x q x α = 7,576 ha x 288,00 l/s.ha x 0,60 = **1.309,133 l/s = 1,309 m^3/s**

11.1.1.2.2.1 Spodnja ureditev

11.1.1.2.2.1 Desni pritok

DOLGOTRAJNE EKSTREMNE PADAVINE

Velikost vodozbirnega območja znaša 67,699 ha (Priloga 4). Pričakovane sto letne visoke vode smo v prilogi 11 izračunali po empiričnem obrazcu Kresnik. Pri izračunu smo določili odtočni koeficient α = 0,6 (srednji do strmi nagibi, večinoma neprepustna geološka podlaga), ki na podlagi dolgoletnih opazovanj vodotokov v tem sredogorskem območju dajejo najbolj primerljive vrednosti. Predvidevamo, da bodo obilne padavine s 100 letno povratno dobo povzročile visokovodni dogodek z enako povratno dobo (Q_{100}). Pričakovan pretok po dolgotrajnih ekstremnih 24 urnih padavinah s 100 letno povratno dobo bo znašal 6,418 m^3/s.

KRATKOTRAJNE PADAVINE

Zaradi značilnosti vodozbirnega območja, pri čemer smo upoštevali predvsem neprepustno podlago, ki omogoča hiter odtok vode po terenu, smo po racionalni metodi izračunali teoretične vodne količine s povratno dobo 100 let za 5, 10, 15 minutne intenzitete padavin. Pri določitvi dotočne količine padavinskih voda za kratkotrajne nalive, smo upoštevali naslednje parametre:

5 MINUTNI NALIV

- povratna doba naliva — n = 100 let
- intenziteta naliva (Solčava) — q = 458,00 l/s.ha
- trajanje naliva — t = 5 min
- odtočni koeficient — α = 0,60
- prispevna površina — F = 67,699 ha

Dotok iz više ležečih deloma poseljenih površin na obravnavan odsek znaša:

Q= F x q x α = 67,699 ha x 458,00 l/s.ha x 0,60 = **18.603,685 l/s = 18,606 m^3/s**

10 MINUTNI NALIV

- povratna doba naliva — n = 100 let
- intenziteta naliva (Solčava) — q = 367,00 l/s.ha
- trajanje naliva — t = 10 min
- odtočni koeficient — α = 0,60
- prispevna površina — F= 67,699 ha

Dotok iz više ležečih deloma poseljenih površin na obravnavan odsek znaša:

Q= F x q x α = 67,699 ha x 367,00 l/s.ha x 0,60 = **14.907,320 l/s = 14,907 m^3/s**

15 MINUTNI NALIV

- povratna doba naliva — n = 100 let
- intenziteta naliva (Solčava) — q = 288,00 l/s.ha
- trajanje naliva — t = 15 min
- odtočni koeficient — α = 0,60
- prispevna površina — F = 67,699 ha

Dotok iz više ležečih deloma poseljenih površin na obravnavan odsek znaša:

Q = F x q x α = 67,699 ha x 288,00 l/s.ha x 0,60 = **11.698,387 l/s = 11,698 m^3/s**

11.1.1.2.2.2 Levi pritok

DOLGOTRAJNE EKSTREMNE PADAVINE

Velikost vodozbirnega območja znaša 24,471 ha (Priloga 4). Pričakovane sto letne visoke vode smo v prilogi 11 izračunali po empiričnem obrazcu Kresnik. Pri izračunu smo določili odtočni koeficient α = 0,6 (srednji do strmi nagibi, večinoma neprepustna geološka podlaga), ki na podlagi dolgoletnih opazovanj vodotokov v tem sredogorskem območju dajejo najbolj primerljive vrednosti. Predvidevamo, da bodo obilne padavine s 100 letno povratno dobo povzročile visokovodni dogodek z enako povratno dobo (Q_{100}). Pričakovan pretok po dolgotrajnih ekstremnih 24 urnih padavinah s 100 letno povratno dobo bo znašal 2,392 m^3/s.

KRATKOTRAJNE PADAVINE

Zaradi značilnosti vodozbirnega območja, pri čemer smo upoštevali predvsem neprepustno podlago, ki omogoča hiter odtok vode po terenu, smo po racionalni metodi izračunali teoretične vodne količine s povratno dobo 100 let za 5, 10, 15 minutne intenzitete padavin. Pri določitvi dotočne količine padavinskih voda za kratkotrajne nalive, smo upoštevali naslednje parametre:

5 MINUTNI NALIV

- povratna doba naliva n = 100 let
- intenziteta naliva (Solčava) q = 458,00 l/s.ha
- trajanje naliva t = 5 min
- odtočni koeficient α = 0,60
- prispevna površina F = 24,471 ha

Dotok iz više ležečih deloma poseljenih površin na obravnavan odsek znaša:

Q= F x q x α = 24,471 ha x 458,00 l/s.ha x 0,60 = **6.724,631 l/s = 6,725 m^3/s**

10 MINUTNI NALIV

- povratna doba naliva n = 100 let
- intenziteta naliva (Solčava) q = 367,00 l/s.ha
- trajanje naliva t = 10 min
- odtočni koeficient α = 0,60
- prispevna površina F= 24,471 ha

Dotok iz više ležečih deloma poseljenih površin na obravnavan odsek znaša:

Q= F x q x α = 24,471 ha x 367,00 l/s.ha x 0,60 = **5.388,514 l/s = 5,389 m^3/s**

15 MINUTNI NALIV

- povratna doba naliva n = 100 let
- intenziteta naliva (Solčava) q = 288,00 l/s.ha
- trajanje naliva t = 15 min
- odtočni koeficient α = 0,60
- prispevna površina F = 24,471 ha

Dotok iz više ležečih deloma poseljenih površin na obravnavan odsek znaša:

Q = F x q x α = 24,471 ha x 288,00 l/s.ha x 0,60 = **4.228,590 l/s = 4,423 m^3/s**

11.1.1.2.2.1 Zgornja ureditev

11.1.1.2.2.3 Desni pritok

DOLGOTRAJNE EKSTREMNE PADAVINE

Velikost vodozbirnega območja znaša 9,114 ha (Priloga 5). Pričakovane sto letne visoke vode smo v prilogi 16 izračunali po empiričnem obrazcu Kresnik. Pri izračunu smo določili odtočni koeficient α = 0,6 (srednji do strmi nagibi, večinoma neprepustna geološka podlaga), ki na podlagi dolgoletnih opazovanj vodotokov v tem sredogorskem območju dajejo najbolj primerljive vrednosti. Predvidevamo, da bodo obilne padavine s 100 letno povratno dobo povzročile visokovodni dogodek z enako povratno dobo (Q_{100}). Pričakovan pretok po dolgotrajnih ekstremnih 24 urnih padavinah s 100 letno povratno dobo bo znašal 0,864 m^3/s.

KRATKOTRAJNE PADAVINE

Zaradi značilnosti vodozbirnega območja, pri čemer smo upoštevali predvsem neprepustno podlago, ki omogoča hiter odtok vode po terenu, smo po racionalni metodi izračunali teoretične vodne količine s povratno dobo 100 let za 5, 10, 15 minutne intenzitete padavin. Pri določitvi dotočne količine padavinskih voda za kratkotrajne nalive, smo upoštevali naslednje parametre:

5 MINUTNI NALIV

- povratna doba naliva — n = 100 let
- intenziteta naliva (Solčava) — q = 458,00 l/s.ha
- trajanje naliva — t = 5 min
- odtočni koeficient — α = 0,60
- prispevna površina — F = 9,114 ha

Dotok iz više ležečih deloma poseljenih površin na obravnavan odsek znaša:

Q= F x q x α = 9,114 ha x 458,00 l/s.ha x 0,60 = **2.504,527 l/s = 2,505 m^3/s**

10 MINUTNI NALIV

- povratna doba naliva — n = 100 let
- intenziteta naliva (Solčava) — q = 367,00 l/s.ha
- trajanje naliva — t = 10 min
- odtočni koeficient — α = 0,60
- prispevna površina — F= 9,114 ha

Dotok iz više ležečih deloma poseljenih površin na obravnavan odsek znaša:

Q= F x q x α = 9,114 ha x 367,00 l/s.ha x 0,60 = **2.006,903 l/s = 2,007 m^3/s**

15 MINUTNI NALIV

- povratna doba naliva — n = 100 let
- intenziteta naliva (Solčava) — q = 288,00 l/s.ha
- trajanje naliva — t = 15 min
- odtočni koeficient — α = 0,60
- prispevna površina — F = 9,114 ha

Dotok iz više ležečih deloma poseljenih površin na obravnavan odsek znaša:

Q = F x q x α = 9,114 ha x 288,00 l/s.ha x 0,60 = **1.575,899 l/s = 1,576 m^3/s**

11.1.1.2.2.4 Levi pritok

DOLGOTRAJNE EKSTREMNE PADAVINE

Velikost vodozbirnega območja znaša 57,803 ha (Priloga 5). Pričakovane sto letne visoke vode smo v prilogi 16 izračunali po empiričnem obrazcu Kresnik. Pri izračunu smo določili odtočni koeficient α = 0,6 (srednji do strmi nagibi, večinoma neprepustna geološka podlaga), ki na

podlagi dolgoletnih opazovanj vodotokov v tem sredogorskem območju dajejo najbolj primerljive vrednosti. Predvidevamo, da bodo obilne padavine s 100 letno povratno dobo povzročile visokovodni dogodek z enako povratno dobo (Q_{100}). Pričakovan pretok po dolgotrajnih ekstremnih 24 urnih padavinah s 100 letno povratno dobo bo znašal 5,480 m^3/s.

KRATKOTRAJNE PADAVINE

Zaradi značilnosti vodozbirnega območja, pri čemer smo upoštevali predvsem neprepustno podlago, ki omogoča hiter odtok vode po terenu, smo po racionalni metodi izračunali teoretične vodne količine s povratno dobo 100 let za 5, 10, 15 minutne intenzitete padavin. Pri določitvi dotočne količine padavinskih voda za kratkotrajne nalive, smo upoštevali naslednje parametre:

5 MINUTNI NALIV

- povratna doba naliva — n = 100 let
- intenziteta naliva (Solčava) — q = 458,00 l/s.ha
- trajanje naliva — t = 5 min
- odtočni koeficient — α = 0,60
- prispevna površina — F = 57,803 ha

Dotok iz više ležečih deloma poseljenih površin na obravnavan odsek znaša:

Q= F x q x α = 57,803 ha x 458,00 l/s.ha x 0,60 = **15.884,264 l/s = 15,884 m^3/s**

10 MINUTNI NALIV

- povratna doba naliva — n = 100 let
- intenziteta naliva (Solčava) — q = 367,00 l/s.ha
- trajanje naliva — t = 10 min
- odtočni koeficient — α = 0,60
- prispevna površina — F= 57,803 ha

Dotok iz više ležečih deloma poseljenih površin na obravnavan odsek znaša:

Q= F x q x α = 57,803 ha x 367,00 l/s.ha x 0,60 = **12.728,221 l/s = 12,728 m^3/s**

15 MINUTNI NALIV

- povratna doba naliva — n = 100 let
- intenziteta naliva (Solčava) — q = 288,00 l/s.ha
- trajanje naliva — t = 15 min
- odtočni koeficient — α = 0,60
- prispevna površina — F = 57,803 ha

Dotok iz više ležečih deloma poseljenih površin na obravnavan odsek znaša:

Q = F x q x α = 57,803 ha x 288,00 l/s.ha x 0,60 = **9.988,358 l/s = 9,988 m^3/s**

11.1.1.2.3 Izračun povečanja vodnih količin za scenarije podnebnih sprememb RCP4.5 za padavinsko postajo Solčava

Izbira obdobja preveritve

Pri gradnji načrtovanih objektov je potrebno upoštevati njihovo minimalno življenjsko dobo, ki znaša 30 let. Po tem časovnem obdobju je objekte potrebno generalno obnoviti. Zaradi tako dolge življenjske dobe, je potrebno izračun povečanja ekstremnih padavin zaradi podnebnih sprememb potrebno izvesti vsaj do leta 2054.

KRATKOTRAJNI NALIVI

Vsi povratni nivoji kratkotrajnih padavin se bodo po scenariju RCP4.5 povečevali s stopnjo **1,3 - 1,6 %/desetletje**. V priloženi tabeli prikazujemo povečanje pričakovanih količin padavin po kratkotrajnih nalivih gorvodno od predvidenega objekta:

- **UREDITEV DOLVODNO OD P4**

Trajanje padavin	Pretok s 100-letno povratno dobo v aktualnem podnebju	Stopnja povečanja pretoka za 10 letno obdobje	Stopnja povečanja pretoka do leta 2050	Povečana količina zaradi podnebnih sprememb do leta 2050
5 min	**2,082 m^3/s**	**1,3–1,6 %**	**3,9–4,8 %**	**2,163–2,182 m^3/s**
10 min	**1,668 m^3/s**	**1,3–1,6 %**	**3,9–4,8 %**	**1,733–1,748 m^3/s**
15 min	**1,309 m^3/s**	**1,3–1,6 %**	**3,9–4,8 %**	**1,360–1,372 m^3/s**

- **SPODNJA UREDITEV DESNI PRITOK**

Trajanje padavin	Pretok s 100-letno povratno dobo v aktualnem podnebju	Stopnja povečanja pretoka za 10 letno obdobje	Stopnja povečanja pretoka do leta 2050	Povečana količina zaradi podnebnih sprememb do leta 2050
5 min	**18,606 m^3/s**	**1,3–1,6 %**	**3,9–4,8 %**	**19,332–19,499 m^3/s**
10 min	**14,907 m^3/s**	**1,3–1,6 %**	**3,9–4,8 %**	**15,488–15,623 m^3/s**
15 min	**11,698 m^3/s**	**1,3–1,6 %**	**3,9–4,8 %**	**12,154–12,260 m^3/s**

- **SPODNJA UREDITEV LEVI PRITOK**

Trajanje padavin	Pretok s 100-letno povratno dobo v aktualnem podnebju	Stopnja povečanja pretoka za 10 letno obdobje	Stopnja povečanja pretoka do leta 2050	Povečana količina zaradi podnebnih sprememb do leta 2050
5 min	**6,725 m^3/s**	**1,3–1,6 %**	**3,9–4,8 %**	**6,987–7,048 m^3/s**
10 min	**5,389 m^3/s**	**1,3–1,6 %**	**3,9–4,8 %**	**5,599–5,648 m^3/s**
15 min	**4,423 m^3/s**	**1,3–1,6 %**	**3,9–4,8 %**	**4,595–4,635 m^3/s**

- **ZGORNJA UREDITEV DESNI PRITOK**

Trajanje padavin	Pretok s 100-letno povratno dobo v aktualnem podnebju	Stopnja povečanja pretoka za 10 letno obdobje	Stopnja povečanja pretoka do leta 2050	Povečana količina zaradi podnebnih sprememb do leta 2050
5 min	**2,505 m^3/s**	**1,3–1,6 %**	**3,9–4,8 %**	**2,603–2,625 m^3/s**
10 min	**2,007 m^3/s**	**1,3–1,6 %**	**3,9–4,8 %**	**2,085–2,103 m^3/s**
15 min	**1,576 m^3/s**	**1,3–1,6 %**	**3,9–4,8 %**	**1,637–1,652 m^3/s**

- **ZGORNJA UREDITEV LEVI PRITOK**

Trajanje padavin	Pretok s 100-letno povratno dobo v aktualnem podnebju	Stopnja povečanja pretoka za 10 letno obdobje	Stopnja povečanja pretoka do leta 2050	Povečana količina zaradi podnebnih sprememb do leta 2050
5 min	**15,884 m^3/s**	**1,3–1,6 %**	**3,9–4,8 %**	**16,503–16,646 m^3/s**
10 min	**12,728 m^3/s**	**1,3–1,6 %**	**3,9–4,8 %**	**13,224–13,339 m^3/s**
15 min	**9,988 m^3/s**	**1,3–1,6 %**	**3,9–4,8 %**	**10,378–10,467 m^3/s**

Glede na podatke o vrednostih 24-urnih ekstremnih padavin s 100-letno povratno dobo izračunanih v obdobju 1990-2012 za reprezentativno postajo Solčava (Priloga 1) znašajo ekstremne padavine na tem območju **158 mm/24 ur.**

Po scenariju RCP4.5 se bo na območju Solčave med letoma 1981-2100 srednja vrednost trenda največje enodnevne višine padavin za obdobje celega leta zviševala od **0,2 mm do 0,6 mm** na desetletje.

Trajanje padavin	Količina padavin s 100-letno povratno dobo v aktualnem podnebju	Količina padavin s 100-letno povratno dobo leta 2050	Stopnja povečanja količine padavin do leta 2050
24 ur	158 mm	158,6 – 159,8 mm	**0,4 - 1,1 %**

Teoretične vodne količine se tako do leta 2055 lahko povečajo za stopnjo **0,4-1,1 %,** kar pomeni, da bodo 100–letne vode 24 urnih padavin nad zgornjo ureditvijo dosegle največ 0,790 m^3/s; nad spodnjo ureditvijo desnega pritoka 26,716 m^3/s in levega 2,677 m^3/s ter nad zgornjo ureditvijo desnega pritoka 0,950 m^3/s in levega 6,028 m^3/s.

11.1.1.2.4 Izračun prevodnosti pretočnih profilov načrtovanih ureditev

Pri dimenzioniranju pretočnega profila struge hudournikov, prelivov uvajalnih pragov smo, zaradi slabo prepustne matične podlage in posledično hitrega odtoka padavinske vode po površini upoštevali pričakovane količine iz kratkotrajnih, 5–minutnih nalivov povečanih zaradi podnebnih sprememb. Pri dimenzioniranju prepustov smo pričakovane visoke vode povzeli po Kresniku, izračunanem za vsako vodozbirno območje, pri čemer smo osnovni izračun povečali za **1,1 %** kolikor znaša pričakovana stopnja povečanja teoretičnih vodnih količin do leta 2055 za dolgotrajne padavine.

Potrebne pretočne prelive uvajalnih pragov smo za prevajanje 5 – minutnih nalivov, povečanih zaradi podnebnih sprememb v naslednjih 30–ih letih dimenzionirali po obrazcu Wehrmanna. Drče smo dimenzionirali po obrazcu Manninga s Pintarjevo redukcijo. Za združene drče spodnje in zgornje ureditve smo za izračun uporabili vsoto pričakovanih visokih vod obeh pritokov. Enako metodo smo uporabili pri izračunu potrebnega škatlastega prepusta, pri čemer smo pri izbiri prepusta upoštevali varnostno povečanje višine za 0,50 m. Prepust Ureditve dolvodno od P4 smo izračunali po Pabstu. Po formuli Lazareva (Jevtića) smo izračunali tudi minimalno potrebne dolžine podslapij uvajalnih pragov in prepusta pod cesto.

11.1.1.3 Opis predvidenih del

Sanacija ceste

Projektna dokumentacija za izvedbo gradnje (PZI) je bila izdelana na način, da na novo asfaltiran odsek ceste v dolžini 1.037,70 km čim bolj sledi obstoječi niveleti gramoziranega ccestišča. Posledično se je za sanacijo predvidelo asfalt širine +-3,00 m. V krivinah gorvodno in dolovodno od P4, P9, P13, P23, P27 ter gorvodno od P6 in P7, P16 se zaradi varnejše in udobnejše vožnje predvidi razširitev do maks. 5,10 m. Prečni nagibi večinoma sledijo obstoječemu stanju ter znašajo 2,50 % po celotni dolžini ceste, pri čemer je nagib vedno usmerjen proti notranjemu delu krivine. Pred vstopom v nasprotno krivino, glede na predhodno, se prečni nagib postopno izravna in prevesi v nasprotno stran. Vzdolžni padci nivelete se čim bolj prilagajajo obstoječim in znašajo od min. 6,8 % do 14,7 %. Na nižje ležečem delu je po celotni dolžini predvidena asfaltna mulda širine 0,50 m, pod katero se po celotni trasi vgrajuje drenažna cev DN160. Na višje ležečem delu ceste je po celoti dolžini predvidena gramozirana bankina širine minimalno 0,50 m, na širših predelih pa 0,75 m. Kjer teren in trenutna cesta omogočata, se ob asfaltni muldi postavi še 0,50 m gramozirane bankine (glej

KPP). Med P3 in P9, P10 in P13 ter P13 in P17 (glej gradbeno situacijo 1), je ob robu predviden trapezni jarek širine 1,00 m. Tega se na območju P12, kjer se uredi odlomljen rob s postavitvijo heksagonalne mreže razširi na 1,50 m. Na vseh predelih se jarek trenutno že nahaja, tako je potrebno obstoječega le ustrezno razširiti in oblikovati.

Obstoječe prepuste PE DN400 in fi150, ki se nahajajo gorvodno od P6, P10, P13, P20 ter dolvodno od P7, P23 in P27 se ohrani ter jih je ob gradnji potrebno ohraniti v obstoječem stanju. Pred pričetkom del bo v območju prepustov potreben skupen natančnejši pregled projektanta, nadzora in izvajalca, na katerem bo treba določiti obseg del pri morebitni sanaciji prepustov (zamenjava cevi z novimi, obbetoniranje obstoječih, izgradnja vtočnih in iztočnih cevi, zaščita podslapja). Na podlagi pregleda bo projektant pripravil morebiti potrebne skice dogovorjenih dodatnih del in popis, izvajalec pa ponudbo zanje ter na koncu dela prikazal v PID-u. Poleg obstoječih prepustov se je na trasi predvidelo vgraditev novih prepustov PE DN400 z betonskim jaškom fi80 in razpršilnim objektom na koncu iztoka v dolžini 2,50 m:

Stacionaža	**Prepust**	**Dolžina**	**Azimut vgradnje**
0+014,70 m	PE DN400	7,00 m	148°
0+071,70 m	PE DN400	7,00 m	157°
0+403,80 m	PE DN400	6,50 m	109°
0+571,90 m	PE DN400	7,00 m	138°

Pri vseh meritvah azimuta je potrebno upoštevati magnetno deklinacijo, ki trenutno v Sloveniji znaša 4,5°.

Na delih, kjer se prečni nagib ceste prevrne v nasproti ležečo krivino in se asfaltna mulda zaključi ter teren pada, je potrebno muldo speljati v smeri padca terena izven vozišča ter na tistem delu oblikovati razpršilni objekt:

- Stacionaža: 0+078,90 m; 0+170,25 m; 0+456,40 m; 0+534,20 m; 0+654,20 m; 0+918,00 m

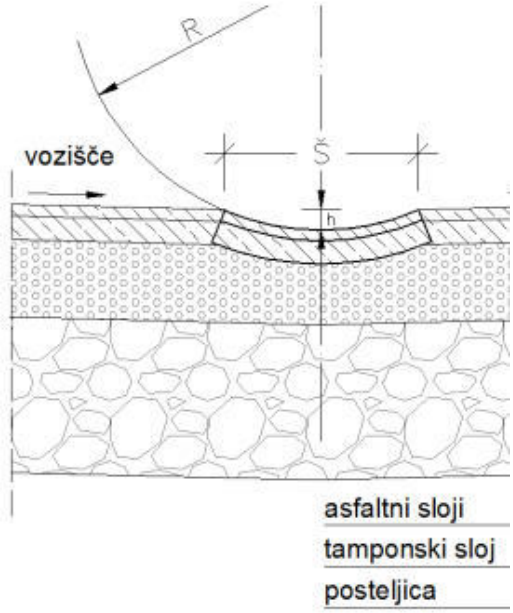
Dolvodno od P4 ter gorvodno od P13 se vodo iz asfaltne mulde po tlakovanem iztoku dolžine L = 7,00 m oz. L = 27,00 m spelje v novo oz. obstoječo ureditev (glej gradbeno situacijo 1).

Sanacijo se izvede tako, da se obstoječo podlago izkoplje do globine 0,70 cm ter izkopan material odpelje na ustrezno urejeno deponijo, ki jo zagotovi izvajalec. Pod asfaltno muldo se vgradi drenažno cev DN160, katero se postavi na min. 10 cm podložnega betona ter se jo zasuje z min. 15 cm filterskega sloja. Sledi navoz kamnite grede TD64 v debelini 0,35 cm, ki se jo izravna z naklonom in utrdi do predpisane nosilnosti. Nanjo se nasuje in utrdi 0,25 cm tamponskega drobljenca TD32. Na tako pripravljeno tamponsko podlago se položi 3.777,0 m^2 asfalta AC16 surf B70/100 A4, debeline 7 cm. Hkrati se na predhodno pripravljeno podlago iz utrjenega tampona in grede izvede gramozirano bankino širine 0,50–0,75 cm v skupni dolžini 1.171,00 m. Ob zaključku del se vse vkopne in nasipne brežine splanira in zatravi. Od stacionaže 0+606.00 gorvodno se na levo stran vozišča postavi 405,00 m odbojne ograje N2W4, ki se jo zabije v podlago.

Za ohranjanje funkcionalnosti vseh obstoječih ureditev je predvideno čiščenje materiala iz vseh obstoječih hudourniških ureditev vključno s prepusti. Material je potrebno odpeljati na ustrezno deponijo, ki jo zagotovi izvajalec.

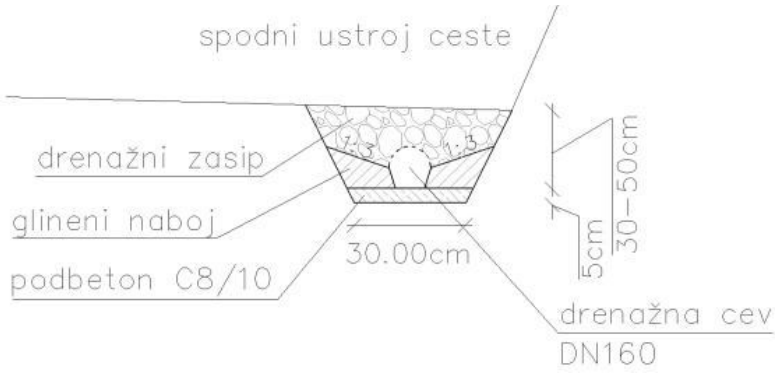
Izvedba asfaltne mulde in drenaže

Na območju obdelave smo za zajemanje meteornih vod s cestišča predvideli izvedbo asfaltne mulde širine 0,5, min. globine 7,0 cm in radijem 62 cm. Izvedena bo iz enake sestave asfalta kot samo vozišče. Mulda je predvidena vzdolž nižje ležečih robov ceste.



Slika 1: Prečni prerez asfaltne mulde

Na območju obdelave je predvidena tudi vgradnja vzdolžne drenaže. Drenaža se vgradi na glineni naboj pod planum spodnjega ustroja ceste. Zasip izkopa drenaže se izvede z drenažnim zasipom granulacije d16-d32. Premer vgrajene perforirane drenažne cevi je Φ 160 mm.



Slika 2: Detajl izvedbe drenažne cevi

Ureditev dolvodno od P4

Na stacionaži ceste 0+092,50 m se zaradi varnosti prometa kot tudi varovanja in zaščite na novo sanirane ceste postavi hudourniško ureditev, ki bo tudi ob močnejših in intenzivnejših padavinah uspešno prevajala vode najintenzivnejših padavin. Glede na obrazec po Wehermanna smo dimenzionirali prelivno sekcijo uvajalnega praga višine 0,50 m, s širino v dnu B_u = 0,50 m ter višino 0,65 m pri nagibu stranic 1:1. Pri tem profilu bodo visoke vode segale do višine 0,65 m, zato bodo stranice na dolžini 1,00 m nadvišane za 0,20 m dodatne varnostne višine.

Pretočni profil strme sinusoidalne drče dolvodno bo imel širino v dnu B_u = 0,50 m in višino 0,50 m, pri čemer bodo visoke vode segale do višine 0,50 m (glej izračun po obrazcu Manninga s Pintarjevo redukcijo v Prilogi 8). Za prevajanje vseh visokih voda pod cesto tudi v naslednjih 30-ih letih smo predvideli vgradnjo novega prepusta PE DN800 (izračun po Pabstu, Priloga 9). Po Lazarevu (Jevtiču) smo določili minimalno dolžino podslapja, ki za ta objekt znaša 3,50 m (Priloga 10).

Prag iz kamna v betonu C20/25 s stopnjo 0,50 m in podslapjem dolžine 3,50 m se postavi 6,60 m gorvodno od levega roba ceste. Celoten prag širine 7,50 m se pod nadzorom geomehanika temelji stopničasto na podlago in opre v oba boka. Prag se izvaja postopoma, po kampadah in stopničasto iz večjih skal-kamna lomljenca premera do 0,60 m, ki se ga obda z vlažnim betonom C20/25. Temelje se izvede v kontra naklonu z licem v naklonu 5 : 1. Na vrhu se izvede preliv, ki bo glede na hidravlični izračun predvidoma še tudi čez 30 let prevajal visoke najintenzivnejše nalive. Prag se takoj po izgradnji od zadaj zasuje z utrjenim prepustnim izkopanim materialom.

Podslapje praga se na dolžini 3,50 m zaščiti z oblogo iz kamnite zložbe v betonu C16/20 v nagibu 1:1 in enakim tlakom. Podslapje se dolvodno podaljša še za 1,40 m vse do ceste oz. vtoka v prepust PE DN800. Tega se s padcem I = 5,00 % vgradi pod azimutom 216°, pri čemer je potrebno pri meritvi azimuta upoštevati magnetno deklinacijo, ki trenutno v Sloveniji znaša + 4,5°. Vtok v prepust se zaščiti z zidom iz kamna v betonu C20/25 in cevi po celotni dolžini obbetonira s podložnim betonom C12/15. Na iztoku se okoli cevi postavi zid iz kamna v betonu C20/25 dolžine 3,00 m. V zid se pod prepustom (cca 25,00 cm nižje) na medsebojni razdalji 1,40 m vgradi dve odcednice DN110.

Dolvodno od iztoka iz prepusta se oblikuje sinusoidalni razpršilni objekt dolžine 4,00 m iz kamnite zložbe v betonu, ki se ga na koncu stabilizira s štirimi piloti fi15 cm in dolžine L =2,00 m.

Ureditev odlomljenega roba

Na stacionaži ceste 0+411,00 m se gorvodno v dolžini 33,00 m, zaradi varovanja prometa in zaščite samega cestišča pred krušenjem kamenja, uredi brežino odlomljenega roba. Na območju dolžine 36,00 m in širine 24,00 m, P = 1.170,00 m^2, se najprej razprostre kokosovo pletivo, nato pa postavi heksagonalno mrežo. Slednjo se sidra z vnaprej pripravljenimi sidri dolžine 0,80 m, ki imajo na koncu privarjeno ušeso. 117 sider se na medsebojni razdalji 3,00 m zabija v podlago in sem zasidra heksagonalno mrežo. Na koncu se celoten saniran rob prebrizga s hidromulchingom za hitrejšo ozelenitev.

Enako ureditev se predvidi na stacionaži ceste 0+480,40 m, kjer se gorvodno od desnega roba ceste uredi odlomljen rob v skupni dolžini L = 30,00 m in širini 9,00 m oz. 21,00 m, P = 713,40 m^2.

Spodnja ureditev

Zaradi varnosti prometa, kot tudi v zaščite ceste, se dolvodno od obravnavane ceste (glej pregledno karto) postavi hudourniško ureditev, ki bo tudi ob močnejših in intenzivnejših padavinah uspešno prevajala vode najintenzivnejših padavin. Ker se proti cesti stekata dva pritoka se na vsakem postavi prag s stopnjo 0,50 m.

Glede na obrazec po Wehermanna (Priloga 12), smo dimenzionirali prelivno sekcijo uvajalnega desnega pritoka s širino v dnu B_u = 1,10 m ter višino 1,70 m pri nagibu stranic 1:1. Pri tem profilu bodo visoke vode segale od višine 1,70 m, zato bodo stranice na dolžini 2,00 m nadvišane za 0,40 m dodatne varnostne višine. Pretočni profil strme sinusoidalne drče dolvodno bo imel širino v dnu B_u = 1,10 m in višino 1,50 m, pri katerem bodo visoke vode segale do višine 1,50 m (glej izračun po obrazcu Manninga s Pintarjevo redukcijo, Priloga 13). Po Lazarevu (Jevtiču) smo določili minimalno dolžino podslapja, ki za ta objekt znaša 6,60 m (Priloga 15).

Glede na obrazec po Wehermanna (Priloga 12), smo dimenzionirali prelivno sekcijo uvajalnega praga levega pritoka s širino v dnu B_u = 0,70 m ter višino 1,10 m pri nagibu stranic 1:1. Pri tem profilu bodo visoke vode segale od višine 1,10 m, zato bodo stranice na dolžini 1,00 m nadvišane za 0,20 m dodatne varnostne višine. Pretočni profil strme sinusoidalne drče dolvodno bo imel širino v dnu B_u = 0,70 m in višino 0,90 m, pri katerem bodo visoke vode segale do višine 0,90 m (glej izračun po obrazcu Manninga s Pintarjevo redukcijo, Priloga 13). Po Lazarevu (Jevtiču) smo določili minimalno dolžino podslapja, ki za ta objekt znaša 4,40 m (Priloga15).

Kjer se bosta pritoka združila smo pretočni profil strme sinusoidalne drče primerno povečali na širino v dnu B_u = 2,00 m in višino 1,50 m (Priloga 13).

Za prevajanje vseh visokih voda pod cesto tudi v naslednjih 30-ih letih smo predvideli vgradnjo škatlastega prepusta 2000x2000x1000 (glej izračun po obrazcu Manninga s Pintarjevo redukcijo, Priloga 14)).

Prag na desnem pritoku iz kamna v betonu C20/25 s stopnjo 0,50 m in podslapjem dolžine 5,60 m se postavi 19,95 m gorvodno od levega roba ceste. Celoten prag širine 13,50 m se pod nadzorom geomehanika temelji stopničasto na podlago in opre v oba boka. Prag se izvaja postopoma, po kampadah in stopničasto iz večjih skal-kamna lomljenca premera do 0,60 m, ki se ga obda z vlažnim betonom C20/25. Temelje se izvede v kontra naklonu z licem v naklonu 5 : 1. Na vrhu se izvede preliv, ki bo glede na hidravlični izračun predvidoma še tudi čez 30 let prevajal visoke najintenzivnejše nalive. Prag se takoj po izgradnji od zadaj zasuje z utrjenim prepustnim izkopanim materialom.

Podslapje praga se na dolžini 5,60 m zaščiti z oblogo iz kamnite zložbe v betonu C16/20 v nagibu 1:1 in enakim tlakom. Podslapje se dolvodno podaljša še za 9,40 m preden se združi v skupno drčo obeh pritokov.

Prag na levem pritoku iz kamna v betonu C20/25 s stopnjo 0,50 m in podslapjem dolžine 4,40 m se postavi 18,20 m gorvodno od levega roba ceste. Celoten prag širine 9,50 m se pod nadzorom geomehanika temelji stopničasto na podlago in opre v oba boka. Prag se izvaja postopoma, po kampadah in stopničasto iz večjih skal-kamna lomljenca premera do 0,60 m, ki se ga obda z vlažnim betonom C20/25. Temelje se izvede v kontra naklonu z licem v naklonu 5 : 1. Na vrhu se izvede preliv, ki bo glede na hidravlični izračun predvidoma še tudi čez 30 let prevajal visoke najintenzivnejše nalive. Prag se takoj po izgradnji od zadaj zasuje z utrjenim prepustnim izkopanim materialom.

Podslapje praga se na dolžini 4,60 m zaščiti z oblogo iz kamnite zložbe v betonu C16/20 v nagibu 1:1 in enakim tlakom. Podslapje se dolvodno podaljša še za 8,40 m preden se združi v skupno drčo obeh pritokov. Skupna drča obeh pritokov se nadaljuje dolvodno v dolžini 4,45 m, pri čemer se 0,45 m dolvodno stranice drče začne postopno dvigati proti kotu 90^{o} in oblikovati vtočna zidova na obeh straneh drče v dolžini L = 3,50 m. Drčo se na tak način spelje do vtoka v škatlast prepust.

Pred vgradnjo škatlastega prepusta je potrebno odrezati asfalt ter odkopati in odstraniti obstoječ prepust fi120 ter na delu vgradnje prepusta na iztoku razbiti obstoječ zid iz kamna v betonu ter ves izkopan material odpeljati na ustrezno deponijo. Nato se dno primerno utrdi v naklonu 2,50 % ter nanj položi podložni beton v debelini 0,20 cm z armaturno mrežo Q283, s stopnico višine 0,50 cm na vsaki strani. Nato se na beton položi 8 škatlastih prepustov dimenzij 2000x2000x1000. Te se po vrhu obbetonira s podložnim betonom debeline 0,10 cm ter na vrhu oblikuje armirano-betonsko ploščo širine 5,35 m z armaturno mrežo Q283, ki se proti iztočnem zidu razširi na 5,60 m, da prekrije obstoječ zid iz kamna v betonu v celoti. Pred pričetkom zidanja se celoten obstoječ betonski zid očisti z vodo pod visokim pritiskom ter nato zid okoli prepusta ponovno pozida.

Na iztoku iz prepusta se podobno kot na vtoku na oba roba škatlastega prepusta postavi zida iz kamna v betonu C20/25 s podslapjem širine 2,00 m in dolžino L = 4,50 m. Zida se do te dolžine postopno niža do višine 1,50 m. Podslapje se zaključi s prečno postavljenimi oblicama fi25 cm in štirimi lesnimi piloti fi15 cm L = 2,00 m. Dolvodno se nato oblikuje kamnito zložbo v suho dolžine 8,00 m z zaključnima kriloma, s čimer vodo spravimo do razširjenega dela obstoječe struge.

Za zaključek se na mestu vgradnje prepusta ter še 34,20 m gorvodno, zaradi dotrajanosti izvede preplastitev cestišča z enoslojnim asfaltom širine +-3,00 m. Pri sanaciji se sledi obstoječi niveleti cestišča ter obstoječim nagibom. Na nižje ležečem delu (desna stran) je po celotni dolžini, L = 34,20 m, predvidena asfaltna mulda, širine 0,50 cm ter globine 7 cm pod katero se po celotni dolžini postavi drenažno cev DN160. Te se v delu nad prepustom ne vgrajuje. Na višje ležeči strani ter med obstoječim zidom iz kamna v betonu in asfaltno muldo je predvidena gramozirana bankina L = 68,40 m, na obeh straneh širine 0,75 cm.

Sanacijo se izvede tako, da se obstoječo podlago izkoplje do globine 0,70 cm ter izkopan material odpelje na ustrezno urejeno deponijo. Pod asfaltno muldo se vgradi drenažo cev DN160, katero se postavi na min. 10 cm podložnega betona ter se jo zasuje z min. 15 cm

filterskega sloja. Sledi navoz kamnite grede TD64 v debelini 0,35 cm, ki se jo izravna z naklonom in utrdi do predpisane nosilnosti. Nanjo se nasuje in utrdi 0,25 cm tamponskega drobljenca TD32. Na tako pripravljeno tamponsko podlago se položi 34,20 m asfalta AC16 surf B70/100 A4, debeline 7 cm. Hkrati se na predhodno pripravljeno podlago iz utrjenega tampona in grede na obe strani vozišča izvede gramozirano bankino širine 0,75 cm v skupni dolžini 68,40 m.

Za zaključek se po celotnem obstoječem zidu iz kamna v betonu namesti odbojno ograjo N2W4, L = 35,00 m. Tako ograjo se namesti tudi po AB plošči nad škatlastim prepustom na nasprotni strani v dolžini L = 7,00 m.

Zgornja ureditev

Zaradi varnosti prometa, kot tudi varovanja in zaščite ceste se dolvodno od sanacije ceste ter gorvodno od spodnje ureditve (glej pregledno karto) postavi hudourniško ureditev, ki bo tudi ob močnejših in intenzivnejših padavinah uspešno prevajala vode najintenzivnejših padavin. Ker se proti cesti stekata dva pritoka se na vsakem postavi prag, pri čemer smo predvideli gradnjo na istem delu in posledično objekt z dvema prelivnima sekcijama.

Glede na obrazec po Wehermanna (Priloga 17) smo dimenzionirali prelivno sekcijo uvajalnega praga desnega pritoka s širino v dnu B_u = 0,40 m ter višino 0,70 m pri nagibu stranic 1:1 ter stopnjo 1,40 m. Pri tem profilu bodo visoke vode segale od višine 0,70 m, zato je predvideno varnostno nadvišanje leve stranice na dolžini 2,00 m za 0,40 m.

Po enakem obrazcu (Priloga 17) smo dimenzionirali tudi prelivno sekcijo uvajalnega praga levega pritoka s širino v dnu B_u = 1,10 m ter višino 1,60 m pri nagibu stranic 1:1 ter stopnjo 0,50 m. Pri tem profilu bodo visoke vode segale od višine 1,60 m, zato je predvideno varnostno nadvišanje desne stranice na dolžini 2,00 m za 0,40 m.

Ker gre za isti objekt smo posledično predvideli postavitev skupnega podslapja v dolžini L = 6,50 m iz sinusoidalne drče, s širino v dnu B_u = 2,00 m in višino 1,20 m (glej izračun po obrazcu Manninga s Pintarjevo redukcijo za skupno drčo obeh pritokov, Priloga 18 in 20).

Za prevajanje vseh visokih voda pod cesto tudi v naslednjih 30-ih letih smo predvideli vgradnjo škatlastega prepusta 2000x1500x1000 (glej izračun po obrazcu Manninga s Pintarjevo redukcijo, Priloga 19).

Objekt iz kamna v betonu C20/25 se postavi 7,50 m gorvodno od obstoječe ceste ter 4,00 m gorovodno od obstoječega prepusta. Celoten objekt skupne širine 18,50 m se pod nadzorom geomehanika temelji stopničasto na podlago in opre v oba boka. Prag se izvaja postopoma, po kampadah in stopničasto iz večjih skal-kamna lomljenca premera do 0,60 m, ki se ga obda z vlažnim betonom C20/25. Temelje se izvede v kontra naklonu z licem v naklonu 5 : 1. Ob tem je potrebno poudariti, da je na mestu gradnje na desnem pritoku prisotna večja skala. Skale se ne razbija temveč se desno krilo objekta sidra v samo skalo, pri čemer se uporabi sidra iz rebrastega železa RA ø16 dolžine 0,60 m, ki se jih vgradi na vsak meter ter zalije z epoksidalno malto. Desno krilo se sidra pod kotom 16^o, glede na celotno postavitev objekta, nazaj v teren. Posledično je potrebno na tem delu krilo armirati z armaturno mrežo Q524. Na vrhu se izvede dva preliva, ki bosta glede na hidravlični izračun predvidoma še tudi čez 30 let prevajala visoke

najintenzivnejše nalive. Objekt se takoj po izgradnji od zadaj zasuje z utrjenim prepustnim izkopanim materialom.

Podslapje praga se na dolžini 6,50 m zaščiti z oblogo iz kamnite zložbe v betonu C16/20 v nagibu 1:1 in enakim tlakom. Pred vtokom v škatlast prepust se na vsaki strani v dolžini, L = 2,00 m postavi vtočna zida iz kamna v betonu C20/25. Na tak način se drčo spelje v škatlast prepust.

Pred vgradnjo škatlastega prepusta je potrebno odrezati asfalt ter odkopati in odstraniti obstoječ prepust ter na delu vgradnje prepusta na iztoku razbiti obstoječ zid iz kamna v betonu ter ves izkopan material odpeljati na ustrezno deponijo. Nato se dno primerno utrdi v naklonu 4,50 % ter nanj položi podložni beton v debelini 0,20 cm z armaturno mrežo Q283, s stopnico višine 0,50 cm na vsaki strani. Nato se na beton položi 9 škatlastih prepustov dimenzij 2000x1500x1000. Te se po vrhu obbetonira s podložnim betonom debeline 0,10 cm ter na vrhu oblikuje armirano-betonsko ploščo širine 5,40 m z armaturno mrežo Q283. Pred pričetkom zidanja se celoten obstoječ betonski zid očisti z vodo pod visokim, nato se zid okoli prepusta ponovno pozida.

Na iztoku iz prepusta se podobno kot na vtoku na oba roba škatlastega prepusta postavi zida iz kamna v betonu C20/25 s podslapjem širine 2,00 m in dolžino L = 4,50 m. Zida se do te dolžine postopno znižuje do višine nivelete struge. Podslapje se zaključi s prečno postavljenimi oblicama fi25 cm in štirimi lesnimi piloti fi15 cm L = 2,00 m.

Za zaključek se na mestu vgradnje prepusta po celotni krivini izvede preplastitev cestišča v dolžini L = 16,50 m z enoslojnim asfaltom širine od +-3,00 m do 3,50 m v najširšem delu krivine. Pri sanaciji se sledi obstoječi niveleti cestišča ter obstoječim nagibom. Na nižje ležečem delu je po celotni dolžini, L = 13,00 m, predvidena asfaltna mulda, širine 0,50 cm ter globine 7 cm. Na višje ležeči strani ter ob asfaltni muldi je predvidena gramozirana bankina L = 35,00 m, na obeh straneh širine 0,75 cm. Na koncu se izvede preplastitev z enoslojnim AC16 surf B70/100 A4, debeline 7 cm. Gorvodno se od zaključka obstoječe mulde postavi tlakovan iztok in s tem vodo spelje v novo ureditev (glej situacijo zgornje ureditve).

Zaradi dotrajanosti vozišča se preplastitev izvede tudi 33,60 m dolvodno od mesta gradnje v dolžini 60,00 m. Na nižje ležečem delu se postavi muldo širine 0,50 cm v skupni dolžini L = 56,60 m pod katero se vgradi drenažno cev DN160. Na višje ležečem delu se postavi gramozirano bankino širine 0,75 cm v dolžini L = 60,00 m. Gramozirano bankino se v širini 0,50 m postavi tudi ob asfaltni muldi v dolžini L = 56,60 m. Na P4, kjer se sanacija zaključi se asfaltno muldo spelje izven vozišča in postavi razpršilni objekt. Gorvodno od P5, kjer se zaključi asfaltna mulda se do obstoječega jaška postavi tlakovan iztok v dolžini L =17,00 m.

Sanacija ceste se izvede tako, da se obstoječo podlago izkoplje do globine 0,70 cm ter izkopan material odpelje na ustrezno urejeno deponijo. Pod asfaltno muldo se vgradi drenažo cev DN160, katero se postavi na min. 10 cm podložnega betona ter se jo zasuje z min. 15 cm filterskega sloja. Sledi navoz kamnite grede TD64 v debelini 0,35 cm, ki se jo izravna z naklonom in utrdi do predpisane nosilnosti. Nanjo se nasuje in utrdi 0,25 cm tamponskega drobljenca TD32. Na tako pripravljeno tamponsko podlago se položi 60,00 m asfalta AC16 surf B70/100

A4, debeline 7 cm. Hkrati se na predhodno pripravljeno podlago iz utrjenega tampona in grede na obe strani vozišča izvede gramozirano bankino.

11.1.1.5 Zaključek

Dela bodo potekala na parcelah 626, 633, 632, 624/5, 637, 638, 624/1 in 624/3 k.o. Solčava. Celotne površine teh parcel in območje gradbenih parcel, ki bodo zaradi gradnje prizadeti so prikazani v seznamu A pri podatkih o zemljiščih (priloga 4C) na naslovnih straneh in jih tu ne bomo ponovno navajali.

Vse parcele so v lasti Danila Stakneta iz Robanovega kota 031, 3335 Solčava Od lastnika bo pred pričetkom gradnje treba pridobiti notarsko overjeno soglasje za gradnjo.

Zaradi gradnje v gozdnem prostoru bo treba pridobiti dovoljenje Zavoda za gozdove Slovenije (ZGS), pri čemer je tu pristojna Krajevna enota Luče, ki je del GGO Nazarje, Savinjska cesta 4, 3331 Nazarje. Območje je uvrščeno tudi med Ekološko pomembna območja ter v NATURO 2000. Posledično je pred gradnjo potrebno pridobiti soglasje Zavoda RS za varstvo narave OE Celje, Vodnikova ulica 3, 3000 Celje.

Ker celotna cesta poteka večinoma po prepustnem stroji ne smejo izpuščati goriv, olj in maziv, kar je potrebno dokazati z ustreznimi certifikati pred njihovim dovozom na gradbišča. Poleg tega je potrebno zagotoviti, da se vsi stroji, prevozna sredstva in agregati z gorivom oskrbujejo na cesti izven območja gradnje, kjer se tudi podmazujejo. Ob cesti, pa bo v skladu s Pravilnikom o ureditvi gradbišča potrebno postaviti tudi prenosni kemični WC in gradbiščno barako za nujni gradbeni material. Ves preostal gradbeni material, prenosno manjše ročno orodje in stroje pa se mora na gradbišče dostavljati sproti skupaj z gorivom in mazivi. Prav tako je izvajalec tudi dolžan vse gradbene odpadke in smeti sproti odvažati iz gradbišča ter zagotoviti deponijo za izkopan material iz temeljev.

PRILOGE K HIDROLOŠKO HIDRAVLIČNEM IZRAČUNU

Priloga 1: **POVRATNE DOBE ZA EKSTREMNE PADAVINE**
za padavinsko postajo Solčava za obdobje od 1999 do 2012
Vir: Ministrstvo za okolje in prostor, Agencija RS za okolje

Priloga 2: **OCENA PODNEBNIH SPREMEMB DOLGOTRAJNIH NALIVOV ZA SLOVENIJO**
5.3.3 Spremembe povratnih nivojev ekstremnih padavin str. 122, 123
Vir: *https://meteo.arso.gov.si/uploads/probase/www/climate/text/sl/publications/OPS21_Porocilo.pdf*

Priloga 3: **VODOZBIRNO OBMOČJE DOLVODNO OD P4**

Priloga 4: **VODOZBIRNI OBMOČJI SPODNJE UREDITVE**

Priloga 5: **VODOZBIRNI OBMOČJI ZGORNJE UREDITVE**

Priloga 6: **IZRAČUN PRIČAKOVANIH VISOKIH VODA UREDITVE DOLVODNO OD P4**

- hidravlični račun s Kresnikovim empiričnim obrazcem

Priloga 7: **DIMENZIONIRANJE PRELIVA UVAJALNEGA PRAGA UREDITVE DOLVODNO OD P4**

- po obrazcu Wehrmanna

Priloga 8: **DIMENZIONIRANJE PRETOČNEGA PROFILA DRČE UREDITVE DOLVODNO OD P4**

- po Manningu s Pintarjevo redukcijo

Priloga 9: **DIMENZIONIRANJE PREPUSTA DN PE 800 UREDITVE DOLVODNO OD P4**

- po Pabstu

Priloga 10: **IZRAČUN DOLŽINE PODSLAPJA UREDITVE DOLVODNO OD P4**

- po formuli Lazareva (Jevtića)

Priloga 11: **IZRAČUN PRIČAKOVANIH VISOKIH VODA NA SPODNJI UREDITVI**

- hidravlični račun s Kresnikovim empiričnim obrazcem
- priložena dva lista

Priloga 12: **DIMENZIONIRANJE PRELIVA UVAJALNEGA PRAGA NA SPODNJI UREDITVI**

- po obrazcu Wehrmanna
- priložena dva lista

Priloga 13: **DIMENZIONIRANJE PRETOČNEGA PROFILA DRČE NA SPODNJI UREDITVI**

- po Manningu s Pintarjevo redukcijo
- priloženi trije list

Priloga 14: **DIMENZIONIRANJE ŠKATLASTEGA PREPUSTA 2000X2000X1000 NA SPODNJI UREDITVI**

- po Pabstu

Priloga 15: **IZRAČUN DOLŽIN PODSLAPJA NA SPODNJI UREDITVI**

- po formuli Lazareva (Jevtića)

Priloga 16: **IZRAČUN PRIČAKOVANIH VISOKIH VODA NA ZGORNJI UREDITVI**

- hidravlični račun s Kresnikovim empiričnim obrazcem
- priložena dva lista

Priloga 17: **DIMENZIONIRANJE PRELIVA UVAJALNEGA PRAGA NA ZGORNJI UREDITVI**

- po obrazcu Wehrmanna
- priložena dva lista

Priloga 18: **DIMENZIONIRANJE PRETOČNEGA PROFILA DRČE NA ZGORNJI UREDITVI**

- po Manningu s Pintarjevo redukcijo

Priloga 19: **DIMENZIONIRANJE ŠKATLASTEGA PREPUSTA 2000X1500X1000 NA ZGORNJI UREDITVI**

- po Pabstu

Priloga 20: **IZRAČUN DOLŽIN PODSLAPJA NA ZGORNJI UREDITVI**

- po formuli Lazareva (Jevtića)

Priloga 21: **PODROBNA PREGLEDNA KARTA**

REPUBLIKA SLOVENIJA
MINISTRSTVO ZA OKOLJE IN PROSTOR
AGENCIJA REPUBLIKE SLOVENIJE ZA OKOLJE

POVRATNE DOBE ZA EKSTREMNE PADAVINE

Postaja: SOLČAVA
Obdobje: 1990 - 2012

Višina padavin (mm)

trajanje padavin	POVRATNA DOBA							
	2 leti	5 let	10 let	25 let	50 let	100 let	250 let	
5 min	6	8	10	11	13	14	15	mm
10 min	9	13	15	18	20	22	25	mm
15 min	12	15	18	21	24	26	29	mm
20 min	13	18	21	24	27	29	33	mm
30 min	16	21	25	29	32	35	39	mm
45 min	20	26	29	34	37	41	46	mm
60 min	23	30	35	40	45	49	55	mm
90 min	28	36	42	49	54	59	66	mm
120 min	33	41	47	55	60	66	73	mm
180 min	39	48	54	62	67	73	81	mm
240 min	44	54	60	69	75	81	90	mm
300 min	48	59	66	74	81	87	96	mm
360 min	52	63	70	80	87	94	103	mm
540 min	62	76	85	97	106	114	125	mm
720 min	70	87	97	111	121	131	144	mm
900 min	76	93	103	117	127	137	150	mm
1080 min	81	97	107	121	131	141	154	mm
1440 min	86	105	118	134	146	158	173	mm

Količina padavin (l/(sec*ha))

trajanje padavin	POVRATNA DOBA							
	2 leti	5 let	10 let	25 let	50 let	100 let	250 let	
5 min	206	273	318	375	417	458	513	l/(sec*ha)
10 min	156	213	250	297	333	367	413	l/(sec*ha)
15 min	129	171	200	235	262	288	323	l/(sec*ha)
20 min	112	148	171	201	223	244	273	l/(sec*ha)
30 min	91	118	136	159	176	193	215	l/(sec*ha)
45 min	74	95	108	126	139	152	169	l/(sec*ha)
60 min	64	83	96	112	124	137	152	l/(sec*ha)
90 min	52	67	78	91	100	110	122	l/(sec*ha)
120 min	45	58	66	76	84	91	101	l/(sec*ha)
180 min	36	44	50	57	62	68	75	l/(sec*ha)
240 min	30	37	42	48	52	56	62	l/(sec*ha)
300 min	27	33	36	41	45	48	53	l/(sec*ha)
360 min	24	29	33	37	40	43	48	l/(sec*ha)
540 min	19	24	26	30	33	35	39	l/(sec*ha)
720 min	16	20	23	26	28	30	33	l/(sec*ha)
900 min	14	17	19	22	24	25	28	l/(sec*ha)
1080 min	12	15	17	19	20	22	24	l/(sec*ha)
1440 min	10	12	14	16	17	18	20	l/(sec*ha)

5.3.3 Spremembe povratnih nivojev izjemnih padavin

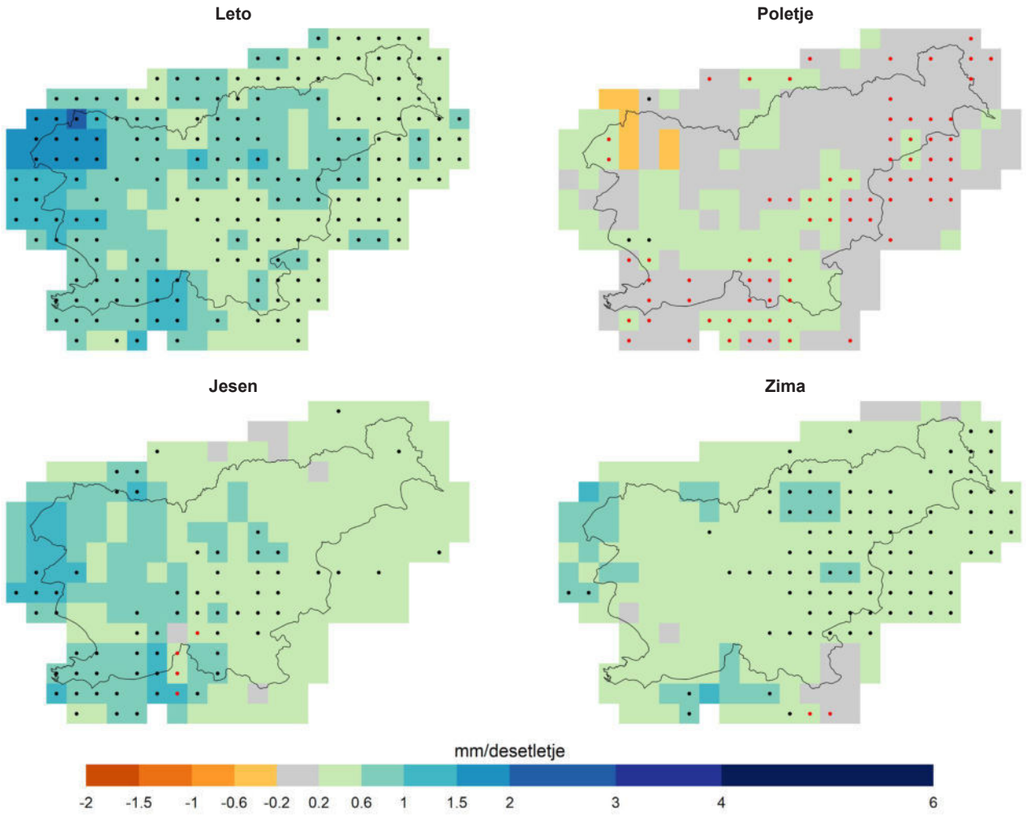
Spremembe povratnih nivojev izjemnih padavin niso ocenjene po obdobjih kot druge spremembe. Ker gre za izjemne pojave, je tridesetletno obdobje običajno prekratko za zanesljive statistične analize, zato so spremembe analizirane z uporabo linearnih trendov v celotnem obravnavanem obdobju (1981–2100). Ta nam pove, kako se s časom spreminjajo vsi povratni nivoji za izbrano višino. Sedanje vrednosti povratnih nivojev so večinoma znane iz podatkov večdesetletnih meteoroloških meritev v preteklosti.

5.3.3.1 Izjemne enodnevne padavine

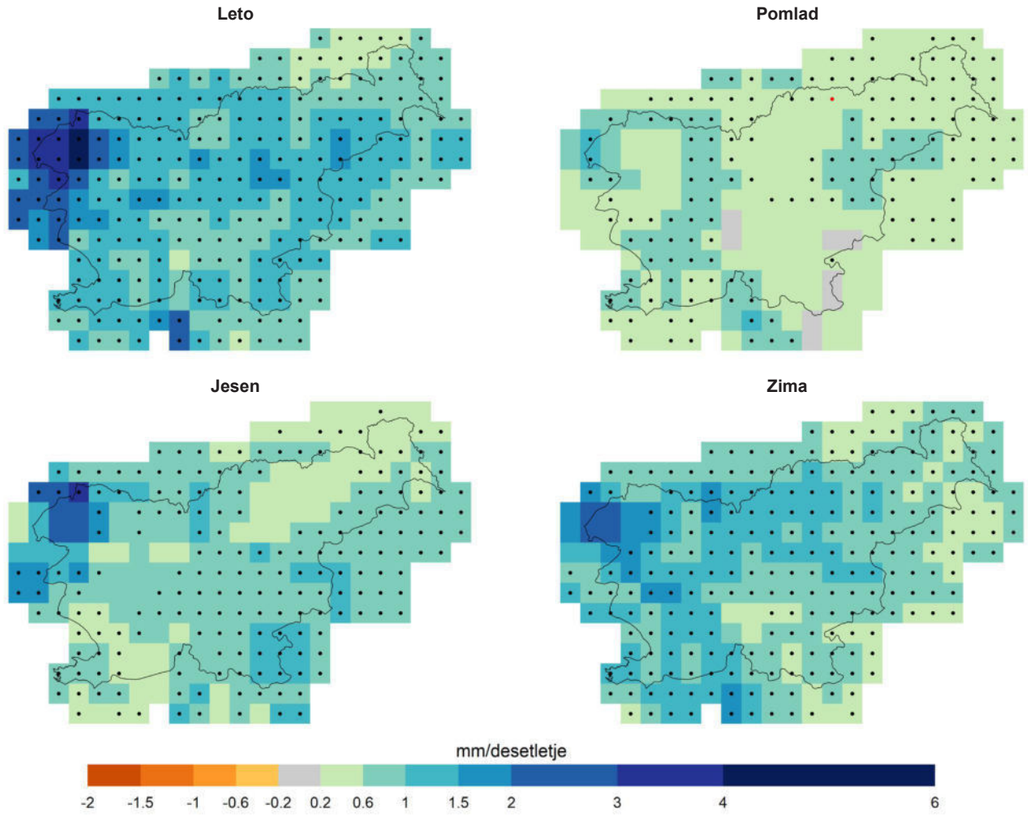
Za scenarij izpustov RCP2.6 modelski podatki ne dajejo statistično zanesljivih trendov izjemnih enodnevnih padavin. Izračunanih trendov ne moremo ločiti od naravne spremenljivosti in naključnih sprememb v podatkih.

Za zmerno optimistični scenarij izpustov RCP4.5 se statistično zanesljiv trend izjemnih enodnevnih padavin kaže za obdobje celega leta v večjem delu države, jeseni nad južno Slovenijo in pozimi v vzhodnem delu države (slika 5.40). Za obdobje celega leta je največji zanesljiv trend nad območjem Alp, s srednjo vrednostjo do 3 mm/desetletje. V zahodnem delu države in nekaterih predelih juga je trend ocenjen precej niže (do 1,5 mm/desetletje), drugje (Obala, koroška regija, savinjska regija) pa do 1 mm/desetletje. Jeseni je zanesljiv trend do 1,5 mm/desetletje nad območjem od Obale prek Notranjske, kočevske in Dolenjske. Za zimo je zanesljiv trend s srednjo vrednostjo do 1 mm/desetletje nad vzhodnim delom Slovenije, predvsem nad koroško in savinjsko regijo ter Posavjem in delom Podravja. Previdni moramo biti glede rezultatov za poletje. Za vzhodni rob države je skladnost ansambelskih rezultatov majhna, modeli ansambla si glede predznaka trenda nasprotujejo, zgornja meja ocene trenda pa seže do vrednosti 2 mm/desetletje.

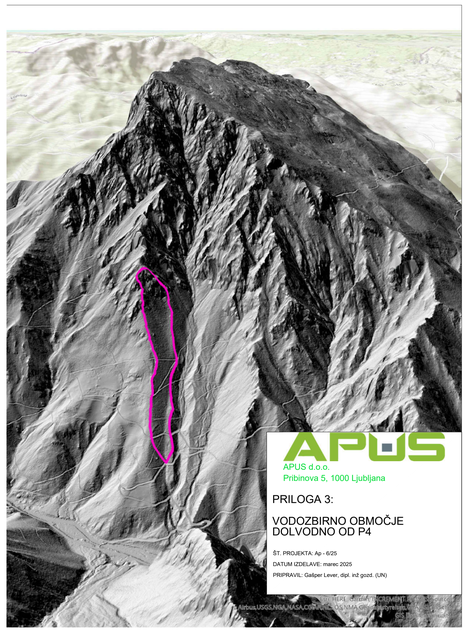
Trend izjemnih enodnevnih padavin po scenariju izpustov RCP8.5 je statistično zanesljiv na območju celotne države za obdobje celega leta in pozimi, spomladi in jeseni pa v večjem delu države (slika 5.41). Na ravni celega leta in pozimi je srednja vrednost trenda največja na območju Alp, kjer znaša do 4 mm/ na letni ravni in do 2,5 mm/desetletje pozimi, najmanj pa v osrednji regiji in Pomurju, kjer znaša do 1 mm/desetletje. Spomladi je trend enodnevnih nalivov zanesljiv v gorenjski, notranjski in goriški regiji ter na Obali, kjer znaša do 1 mm/desetletje, in na severovzhodu države, kjer znaša do 0,6 mm/desetletje. Jeseni je trend zanesljiv predvsem v osrednji regiji in na jugovzhodu države, kjer njegova srednja vrednost znaša tudi do 1,5 mm/desetletje.



Slika 5.40 *| Srednja vrednost trenda največje enodnevne višine padavin za obdobje celega leta (zgoraj levo), poleti (zgoraj desno), jeseni (spodaj levo) in pozimi (spodaj desno) s pripadajočo zanesljivostjo za scenarij RCP4.5 v obdobju 1981–2100. Črne pike označujejo celice z zanesljivim trendom, rdeče pike celice z nezanesljivim trendom. V ostalih celicah ni izrazitega trenda (zaznane spremembe so manjše od naravne spremenljivosti).*



Slika 5.41 *| Srednja vrednost največje enodnevne višine padavin za obdobje celega leta (zgoraj levo), spomladi (zgoraj desno), jeseni (spodaj levo) in pozimi (spodaj desno) s pripadajočo zanesljivostjo za scenarij RCP8.5 v obdobju 1981–2100. Črne pike označujejo celice z zanesljivim trendom, rdeče pike celice z nezanesljivim trendom. V ostalih celicah ni izrazitega trenda (zaznane spremembe so manjše od naravne spremenljivosti).*



APUS d.o.o.
Pribinova 5, 1000 Ljubljana

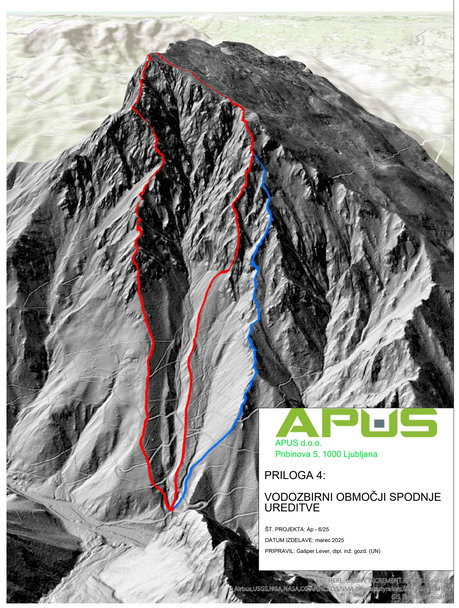
PRILOGA 3:

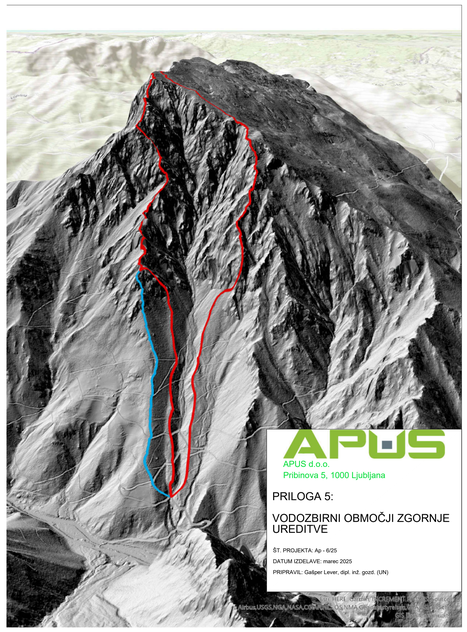
VODOZBIRNO OBMOČJE
DOLVODNO OD P4

ŠT. PROJEKTA: Ap - 6/25

DATUM IZDELAVE: marec 2025

PRIPRAVIL: Gašper Lever, dipl. inž.gozd. (UN)


APUS
APUS d.o.o.
Pribinova 5, 1000 Ljubljana
PRILOGA 4:
VODOZBIRNI OBMOČJI SPODNJE UREDITVE
ŠT. PROJEKTA: Ap - 6/25
DATUM IZDELAVE: marec 2025
PRIPRAVIL: Gašper Lever, dipl. inž. gozd. (UN)



APUS d.o.o.
Pribinova 5, 1000 Ljubljana

PRILOGA 5:

VODOZBIRNI OBMOČJI ZGORNJE UREDITVE

ŠT. PROJEKTA: Ap - 6/25

DATUM IZDELAVE: marec 2025

PRIPRAVIL: Gašper Lever, dipl. inž. gozd. (UN)

IZRAČUN PRIČAKOVANIH VISOKIH VODA priloga **6**

- hidravlični račun s Kresnikovim empiričnim obrazcem

vodotok:

pritok dolvodno od P4 na JP 734051 Račnik

Odsek:

JP 734051 Račnik

osnovni podatki o zlivnem območju:

F =	0,076	km2	površina prispevnega območja
alfa =	0,60		odtočni koeficient

Q100 =	**0,909**	**m3/s**	=20 x alfa x F
Q50 =	0,765	m3/s	= Qvv x 0,841
Q20 =	0,608	m3/s	= Qvv x 0,669

Povečanje, zaradi podnebnih sprememb s faktorjem **1,10**

Q100 =	**1,000**	**m3/s**	=20 x alfa x F
Q50 =	**0,841**	m3/s	= Qvv x 0,841
Q20 =	**0,669**	m3/s	= Qvv x 0,669

DIMENZIONIRANJE PRELIVA UVAJALNEGA PRAGA priloga **7**

- po obrazcu Wehrmanna

vodotok, kraj:

pritok dolvodno od P4 na JP 734051 Račnik

opis objekta:

uvajalni prag

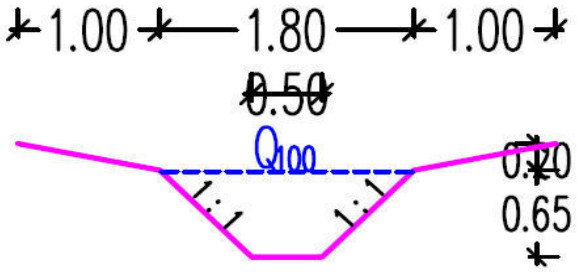
podatki:

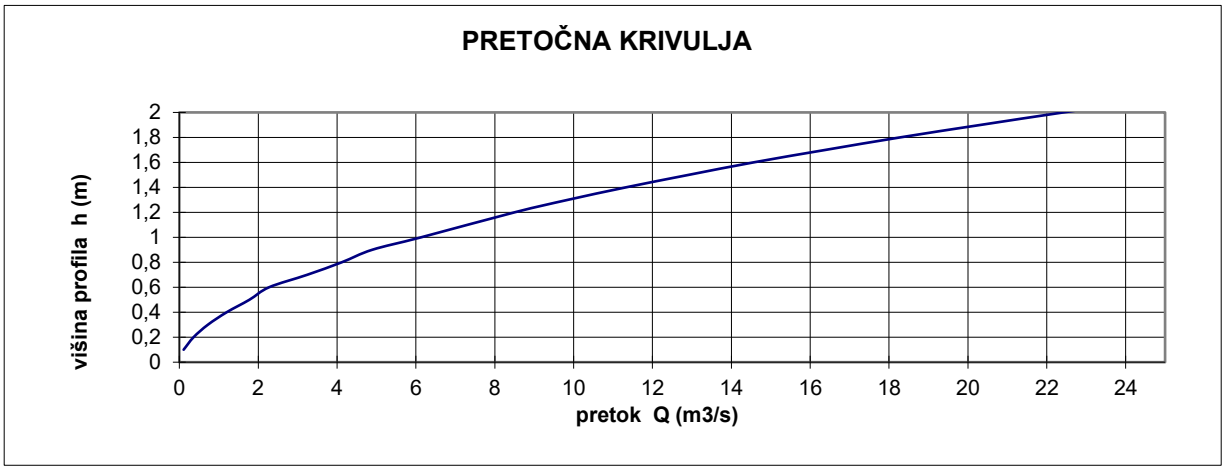
š =	0,50	m	širina dna preliva
n =	1,00		nagib leve stranice preliva 1 : n
m =	1,00		nagib desne stranice preliva 1 : m
H =	0,50	m	stopnja objekta
Qvv =	2,182	m3/s	pričakovane visoke vode
vo =	3,74	m/s	hitrost vode v strugi nad pragom - ocenjeno
k =	0,71		hitrostna višina
h =	0,65	m	višina preliva

Qp = 2,953 x mi x (0,6 x š + 0,4 x bo) x (Hexp3/2 - Sexp3/2)

Qp =	**2,29**	**m3/s**	**pretočna prevodnost preliva > Qvv**
v =	5,17	m/s	hitrost prelivanja vode

s k i c a p r e l i v a :





APUS www.apus.si

DIMENZIONIRANJE PRETOČNEGA PROFILA DRČE priloga **8**

- po Manningu s Pintarjevo redukcijo

vodotok, kraj:

pritok dolvodno od P4 na JP 734051 Račnik

opis profila:

drča iz kamnite zložbe med podslapjem uvajalnega praga in vtočnim zidom prepusta

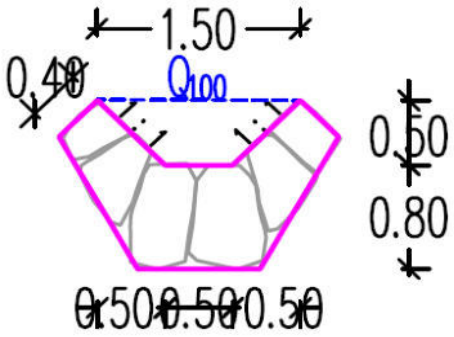
podatki:

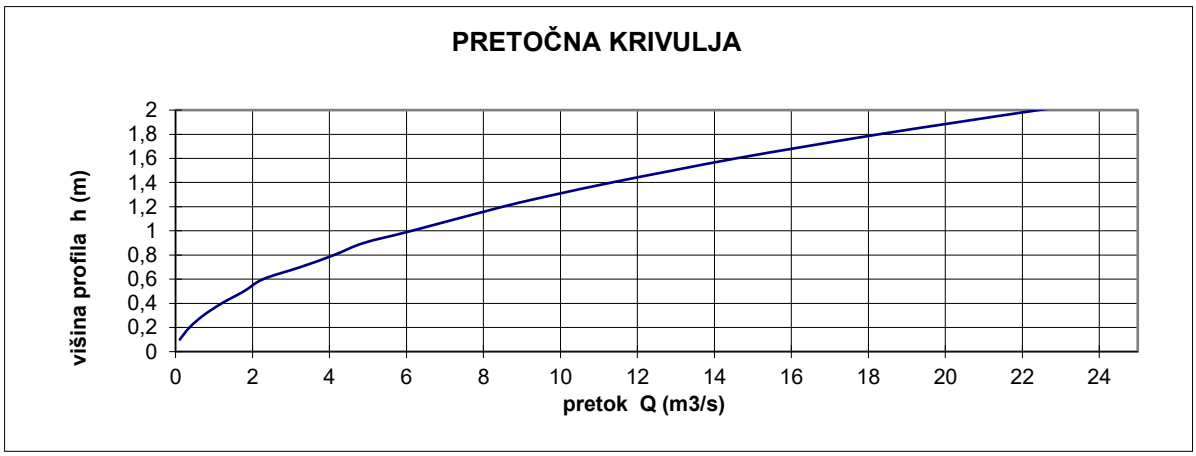
š =	0,50	m	širina struge na dnu
n =	1,00		nagib leve brežine 1 : n
m =	1,00		nagib desne brežine 1 : m
K =	35		koeficient hrapavosti
i =	40,00	%	nagib nivelete
Qvv =	2,182	m^3/s	pričakovane visoke vode
h =	**0,50**	**m**	**višina profila**

rezultati:

F =	0,50	m^2	površina pretočnega profila
U =	1,91	m	omočeni obod pretočnega profila
R =	0,261		hidravlični radij
v =	4,47	m/s	povprečna profilna hitrost vode
Q =	**2,24**	**m^3/s**	**prevodnost pretočnega profila**

skica profila:





DIMENZIONIRANJE OKROGLEGA CEVNEGA PREPUSTA ø 80 priloga **9**

- po Pabstu

vodotok:

pritok dolvodno od P4 na JP 734051 Račnik

odsek, kraj:

prepust pod JP 734051 Račnik

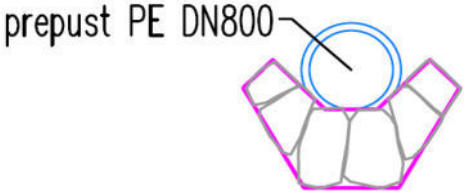
podatki:

i =	5,00	%	nagib nivelete skozi prepust
Qvv =	1,000	m3/s	pričakovane visoke vode
FI =	**80,00**	**cm**	**premer cevi**

rezultati:

v =	4,95	m/s	povprečna profilna hitrost vode
Q =	**2,00**	**m3/s**	**prevodnost pretočne odprtine prepusta**

skica prepusta:



pritok dolvodno od P4 na JP 734051 Račnik priloga **10**

OBJEKT 1:

uvajalni prag

podatki:

v =	5,17	m/s	hitrost pritekajoče vode
h1 =	0,50	m	stopnja objekta
h2 =	0,65	m	višina pretočnega profila gorvodno od objekta (dimenzionirana višina profila)
L' =	3,503	m	= (2 x (h1+h2) / g)EXP1/2 x v + 1,00
L =	**3,50**	**m**	**zaokrožena min. dolžina podslapja prvega objekta**

IZRAČUN PRIČAKOVANIH VISOKIH VODA priloga **11**

- hidravlični račun s Kresnikovim empiričnim obrazcem

vodotok:

desni pritok spodnje hudourniške ureditve na cesti JP 734051 Račnik

Odsek:

JP 734051 Račnik

osnovni podatki o zlivnem območju:

F =	0,677	km2	površina prispevnega območja
alfa =	0,60		odtočni koeficient

Q100 =	**8,124**	**m3/s**	=20 x alfa x F
Q50 =	6,832	m3/s	= Qvv x 0,841
Q20 =	5,435	m3/s	= Qvv x 0,669

Povečanje, zaradi podnebnih sprememb s faktorjem **1,10**

Q100 =	**8,514**	**m3/s**	=20 x alfa x F
Q50 =	7,160	m3/s	= Qvv x 0,841
Q20 =	5,696	m3/s	= Qvv x 0,669

IZRAČUN PRIČAKOVANIH VISOKIH VODA priloga **11**

- hidravlični račun s Kresnikovim empiričnim obrazcem

vodotok:

levi pritok spodnje hudourniške ureditve na JP 734051 Račnik

Odsek:

JP 734051 Račnik

osnovni podatki o zlivnem območju:

F =	0,245	km2	površina prispevnega območja
alfa =	0,60		odtočni koeficient

Q100 =	**2,937**	**m3/s**	=20 x alfa x F
Q50 =	2,470	m3/s	= Qvv x 0,841
Q20 =	1,965	m3/s	= Qvv x 0,669

Povečanje, zaradi podnebnih sprememb s faktorjem **1,10**

Q100 =	**3,078**	**m3/s**	=20 x alfa x F
Q50 =	2,588	m3/s	= Qvv x 0,841
Q20 =	2,059	m3/s	= Qvv x 0,669

DIMENZIONIRANJE PRELIVA UVAJALNEGA PRAGA priloga **12**

- po obrazcu Wehrmanna

vodotok, kraj:

desni pritok spodnje hudourniške ureditve JP 734051 Račnik

opis objekta:

uvajalni prag desnega pritoka

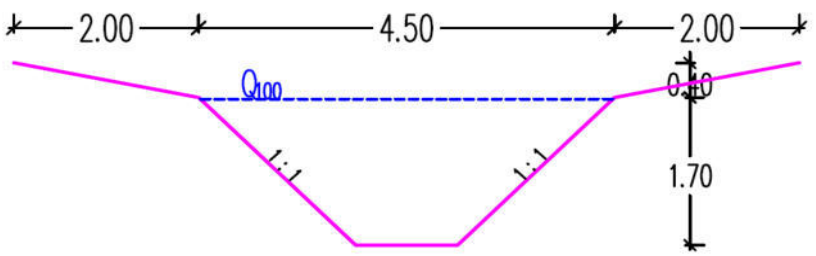
podatki:

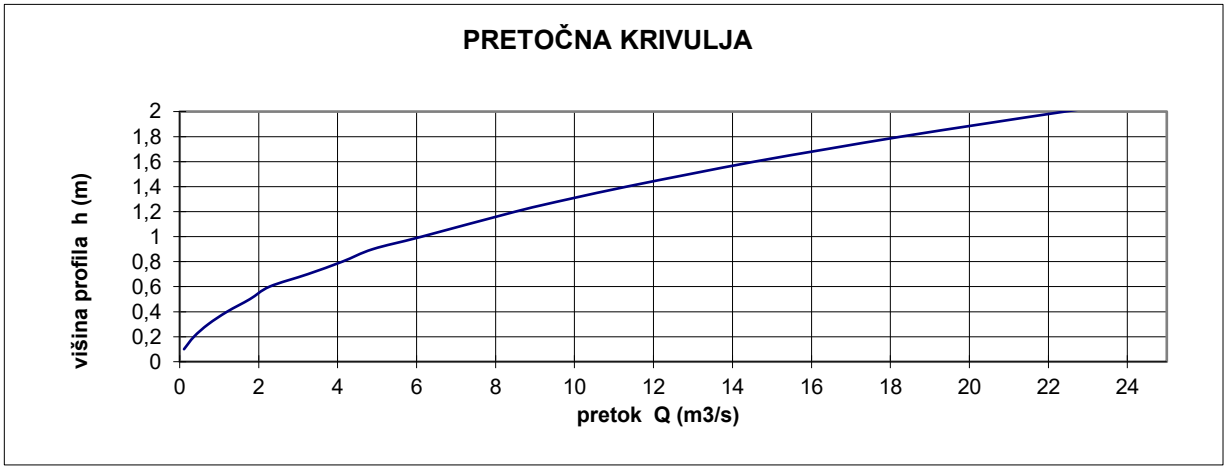
š =	1,10	m	širina dna preliva
n =	1,00		nagib leve stranice preliva 1 : n
m =	1,00		nagib desne stranice preliva 1 : m
H =	0,50	m	stopnja objekta
Qvv =	19,499	m3/s	pričakovane visoke vode
vo =	3,74	m/s	hitrost vode v strugi nad pragom - ocenjeno
k =	0,71		hitrostna višina
h =	1,70	m	višina preliva

Qp = 2,953 x mi x (0,6 x š + 0,4 x bo) x (Hexp3/2 - Sexp3/2)

Qp =	**20,02**	**m3/s**	**pretočna prevodnost preliva > Qvv**
v =	6,88	m/s	hitrost prelivanja vode

skica preliva:





DIMENZIONIRANJE PRELIVA UVAJALNEGA PRAGA priloga **12**

- po obrazcu Wehrmanna

vodotok, kraj:

levi pritok spodnje hudourniške ureditve na JP 734051 Račnik

opis objekta:

uvajalni prag levega pritoka

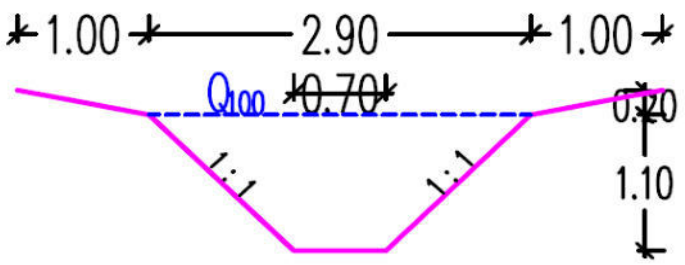
podatki:

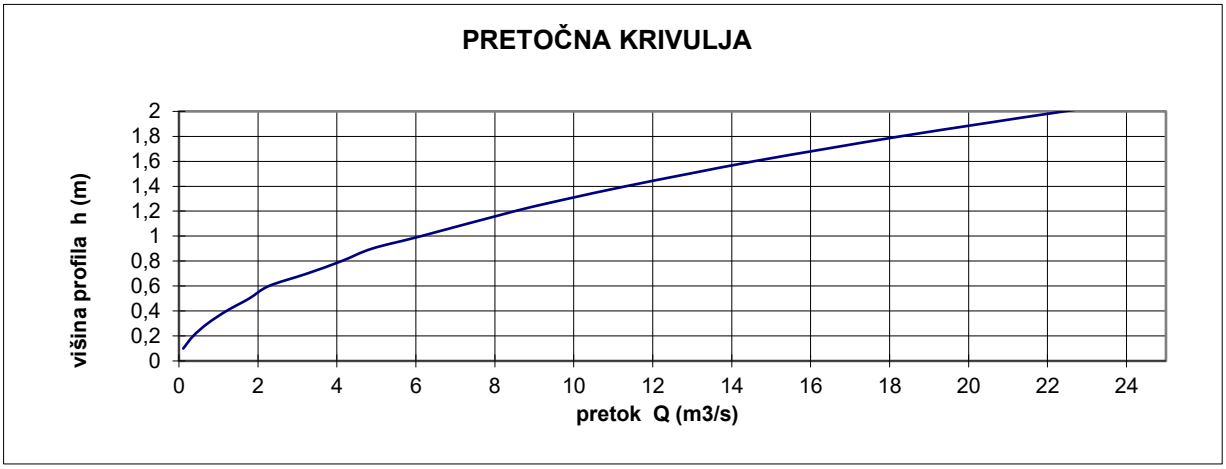
š =	0,70	m	širina dna preliva
n =	1,00		nagib leve stranice preliva 1 : n
m =	1,00		nagib desne stranice preliva 1 : m
H =	0,50	m	stopnja objekta
Qvv =	7,048	m3/s	pričakovane visoke vode
vo =	3,74	m/s	hitrost vode v strugi nad pragom - ocenjeno
k =	0,71		hitrostna višina
h =	1,10	m	višina preliva

Qp = 2,953 x mi x (0,6 x š + 0,4 x bo) x (Hexp3/2 - Sexp3/2)

Qp =	**7,08**	**m3/s**	**pretočna prevodnost preliva > Qvv**
v =	5,96	m/s	hitrost prelivanja vode

skica preliva:





APUS www.apus.si

DIMENZIONIRANJE PRETOČNEGA PROFILA DRČE priloga **13**

- po Manningu s Pintarjevo redukcijo

vodotok, kraj:

desni pritok spodnje hudourniške ureditve na JP 734051 Račnik

opis profila:

drča iz kamnite zložbe med podslapjem uvajalnega praga desnega pritoka in skupno drčo

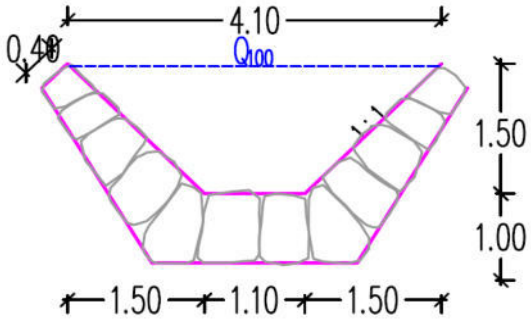
podatki:

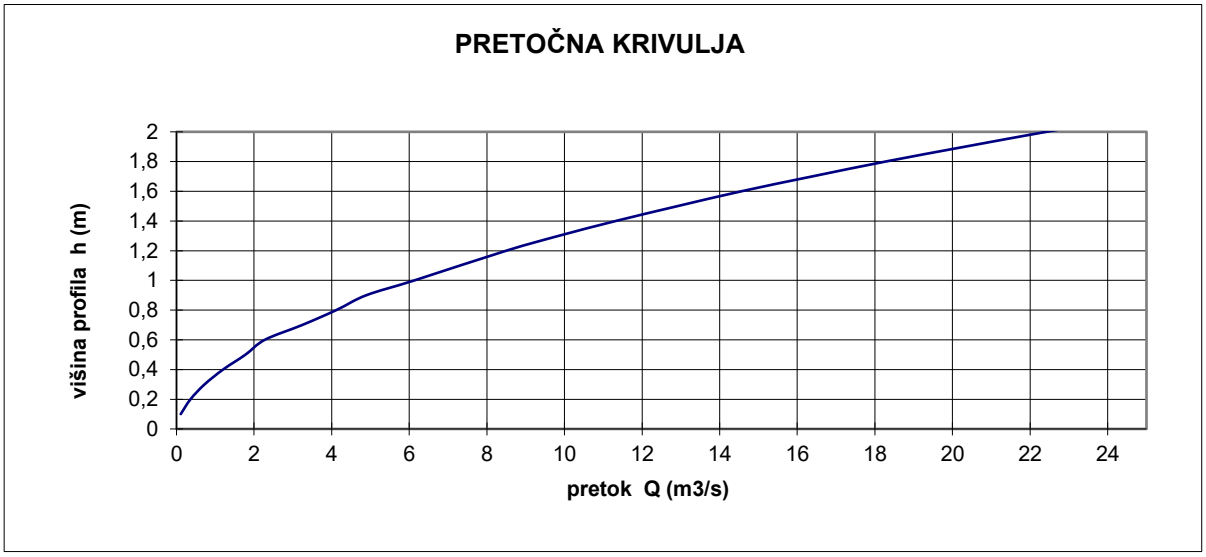
š =	1,10	m	širina struge na dnu
n =	1,00		nagib leve brežine 1 : n
m =	1,00		nagib desne brežine 1 : m
K =	35		koeficient hrapavosti
i =	24,00	%	nagib nivelete
Qvv =	19,499	m^3/s	pričakovane visoke vode
h =	**1,50**	**m**	**višina profila**

rezultati:

F =	3,90	m^2	površina pretočnega profila
U =	5,34	m	omočeni obod pretočnega profila
R =	0,730		hidravlični radij
v =	5,02	m/s	povprečna profilna hitrost vode
Q =	**19,59**	**m^3/s**	**prevodnost pretočnega profila**

skica profila:





APUS www.apus.si

DIMENZIONIRANJE PRETOČNEGA PROFILA DRČE priloga **13**

- po Manningu s Pintarjevo redukcijo

vodotok, kraj:

levi pritok spodnje hudourniške ureditve na JP 734051 Račnik

opis profila:

drča iz kamnite zložbe med podslapjem uvajalnega praga levega pritoka in skupno drčo

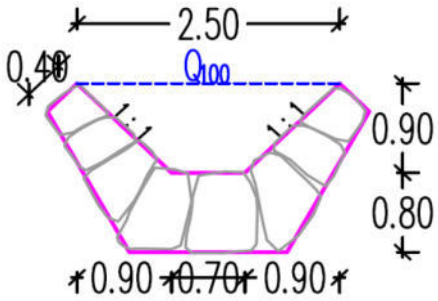
podatki:

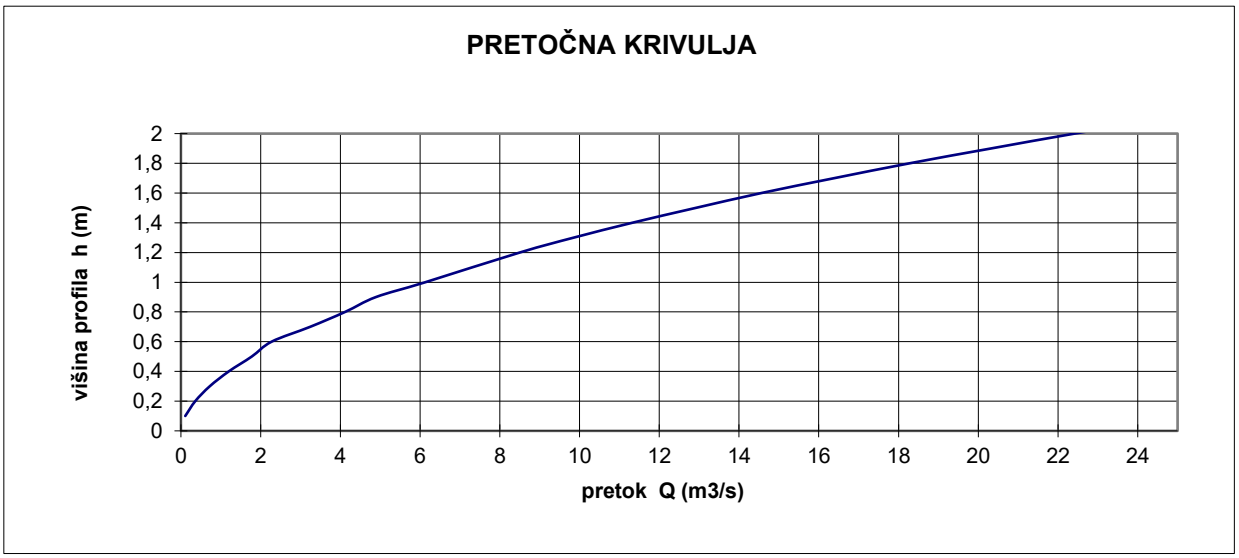
š =	0,70	m	širina struge na dnu
n =	1,00		nagib leve brežine 1 : n
m =	1,00		nagib desne brežine 1 : m
K =	35		koeficient hrapavosti
i =	38,00	%	nagib nivelete
Qvv =	7,048	m^3/s	pričakovane visoke vode
h =	**0,90**	**m**	**višina profila**

rezultati:

F =	1,44	m^2	površina pretočnega profila
U =	3,25	m	omočeni obod pretočnega profila
R =	0,444		hidravlični radij
v =	4,90	m/s	povprečna profilna hitrost vode
Q =	**7,06**	**m^3/s**	**prevodnost pretočnega profila**

skica profila:





APUS www.apus.si

DIMENZIONIRANJE PRETOČNEGA PROFILA DRČE priloga **13**

- po Manningu s Pintarjevo redukcijo

vodotok, kraj:

spodnja hudourniška ureditev na JP 734051 Račnik

opis profila:

skupna drča obeh pritokov

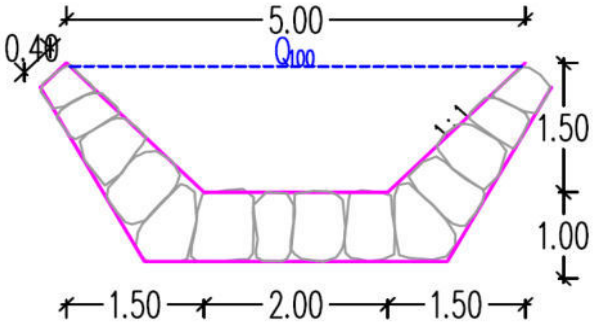
podatki:

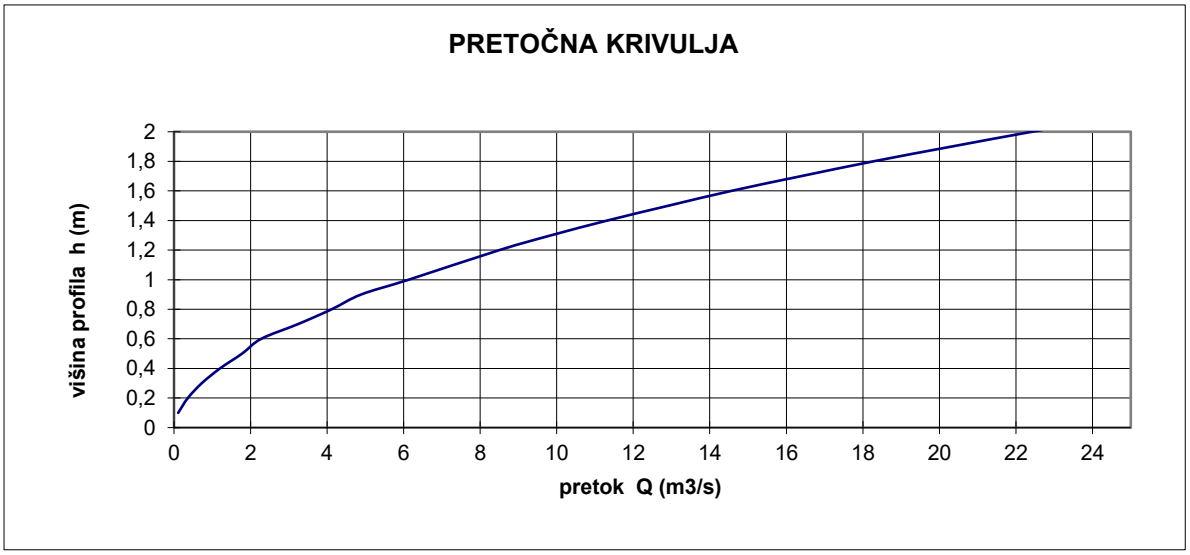
š =	2,00	m	širina struge na dnu
n =	1,00		nagib leve brežine 1 : n
m =	1,00		nagib desne brežine 1 : m
K =	35		koeficient hrapavosti
i =	30,00	%	nagib nivelete
Qvv =	26,547	m^3/s	pričakovane visoke vode
h =	**1,50**	**m**	**višina profila**

rezultati:

F =	5,25	m^2	površina pretočnega profila
U =	6,24	m	omočeni obod pretočnega profila
R =	0,841		hidravlični radij
v =	5,26	m/s	povprečna profilna hitrost vode
Q =	**27,62**	**m^3/s**	**prevodnost pretočnega profila**

skica profila:





DIMENZIONIRANJE ŠKATLASTEGA PREPUSTA priloga **14**

- po Manningu s Pintarjevo redukcijo

vodotok, kraj:

spodnja hudourniška ureditev na JP 734051 Račnik

opis profila:

škatlast prepust 2000x2000x1000 pod cesto JP 734051 Račnik

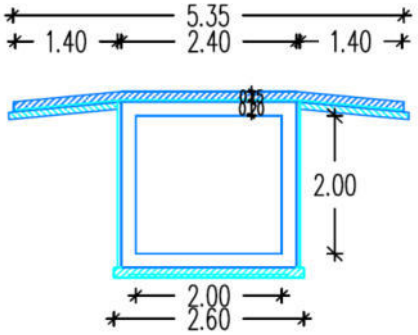
podatki:

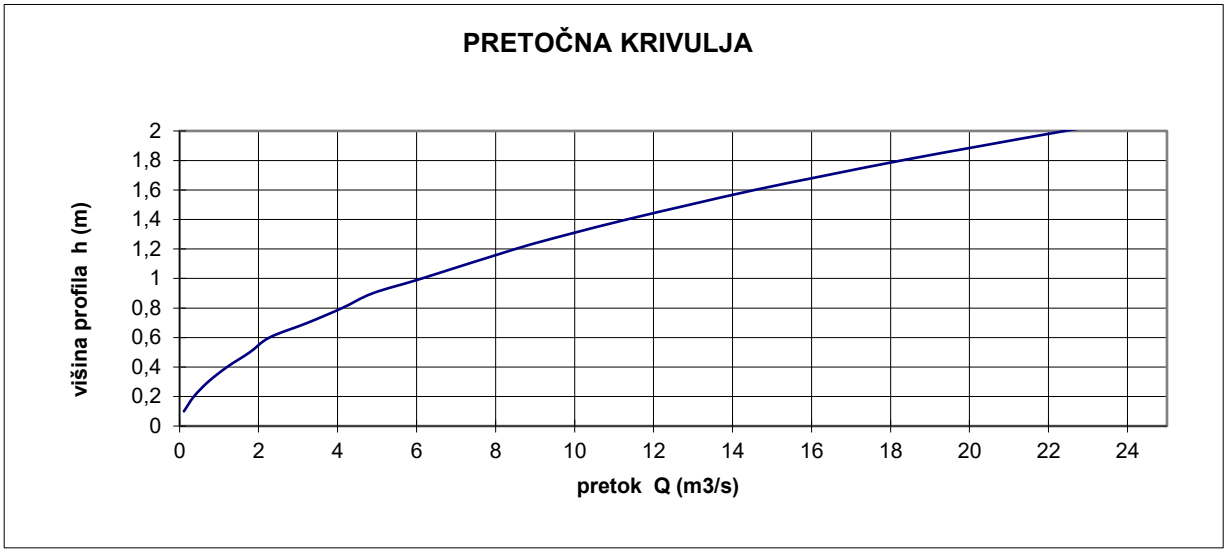
š =	2,00	m	širina struge na dnu
n =	0,00		nagib leve brežine 1 : n
m =	0,00		nagib desne brežine 1 : m
K =	45		koeficient hrapavosti
i =	2,50	%	nagib nivelete
Qvv =	12,166	m^3/s	pričakovane visoke vode
h =	**1,50**	**m**	**višina profila**

rezultati:

F =	3,00	m^2	površina pretočnega profila
U =	5,00	m	omočeni obod pretočnega profila
R =	0,600		hidravlični radij
v =	4,21	m/s	povprečna profilna hitrost vode
Q =	**12,64**	**m^3/s**	**prevodnost pretočnega profila**

skica profila:





desni pritok spodnje hudourniške ureditve na JP 734051 Račnik priloga **15**

OBJEKT 1:

uvajalni prag desnega pritoka

podatki:

v =	6,88	m/s	hitrost pritekajoče vode
h1 =	0,50	m	stopnja objekta
h2 =	1,70	m	višina pretočnega profila gorvodno od objekta (dimenzionirana višina profila)
L' =	5,608	m	= (2 x (h1+h2) / g)EXP1/2 x v + 1,00
L =	**5,60**	**m**	**zaokrožena min. dolžina podslapja prvega objekta**

levi pritok spodnje hudourniške ureditve na JP 734051 Račnik priloga **15**

OBJEKT 1:

uvajalni prag levega pritoka

podatki:

v =	5,96	m/s	hitrost pritekajoče vode
h1 =	0,50	m	stopnja objekta
h2 =	1,10	m	višina pretočnega profila gorvodno od objekta (dimenzionirana višina profila)
L' =	4,404	m	= (2 x (h1+h2) / g)EXP1/2 x v + 1,00
L =	**4,40**	**m**	**zaokrožena min. dolžina podslapja prvega objekta**

IZRAČUN PRIČAKOVANIH VISOKIH VODA priloga **16**

- hidravlični račun s Kresnikovim empiričnim obrazcem

vodotok:

desni pritok zgornje hudourniške ureditve na JP 734051 Račnik

Odsek:

JP 734051 Račnik

osnovni podatki o zlivnem območju:

F =	0,091	km2	površina prispevnega območja
alfa =	0,60		odtočni koeficient

Q100 =	**1,094**	**m3/s**	=20 x alfa x F
Q50 =	0,920	m3/s	= Qvv x 0,841
Q20 =	0,732	m3/s	= Qvv x 0,669

Povečanje, zaradi podnebnih sprememb s faktorjem **1,10**

Q100 =	**1,146**	**m3/s**	=20 x alfa x F
Q50 =	0,964	m3/s	= Qvv x 0,841
Q20 =	0,767	m3/s	= Qvv x 0,669

IZRAČUN PRIČAKOVANIH VISOKIH VODA priloga **16**

- hidravlični račun s Kresnikovim empiričnim obrazcem

vodotok:

levi pritok zgornje hudourniške ureditve na JP 734051 Račnik

Odsek:

JP 734051 Račnik

osnovni podatki o zlivnem območju:

F =	0,578	km2	površina prispevnega območja
alfa =	0,60		odtočni koeficient

Q100 =	**6,936**	**m3/s**	=20 x alfa x F
Q50 =	5,833	m3/s	= Qvv x 0,841
Q20 =	4,640	m3/s	= Qvv x 0,669

Povečanje, zaradi podnebnih sprememb s faktorjem **1,10**

Q100 =	**7,269**	**m3/s**	=20 x alfa x F
Q50 =	6,113	m3/s	= Qvv x 0,841
Q20 =	4,863	m3/s	= Qvv x 0,669

DIMENZIONIRANJE PRELIVA UVAJALNEGA PRAGA priloga **17**

- po obrazcu Wehrmanna

vodotok, kraj:

desni pritok zgornje hudourniške ureditve na JP 734051 Račnik

opis objekta:

uvajalni prag desnega pritoka

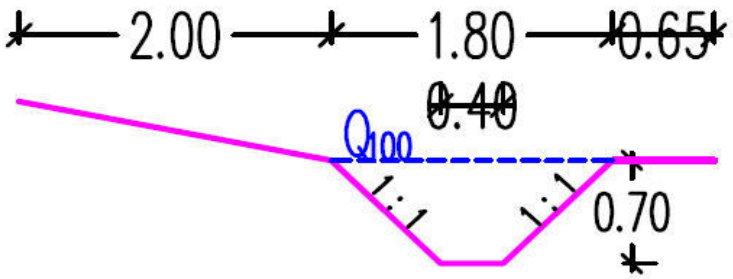
podatki:

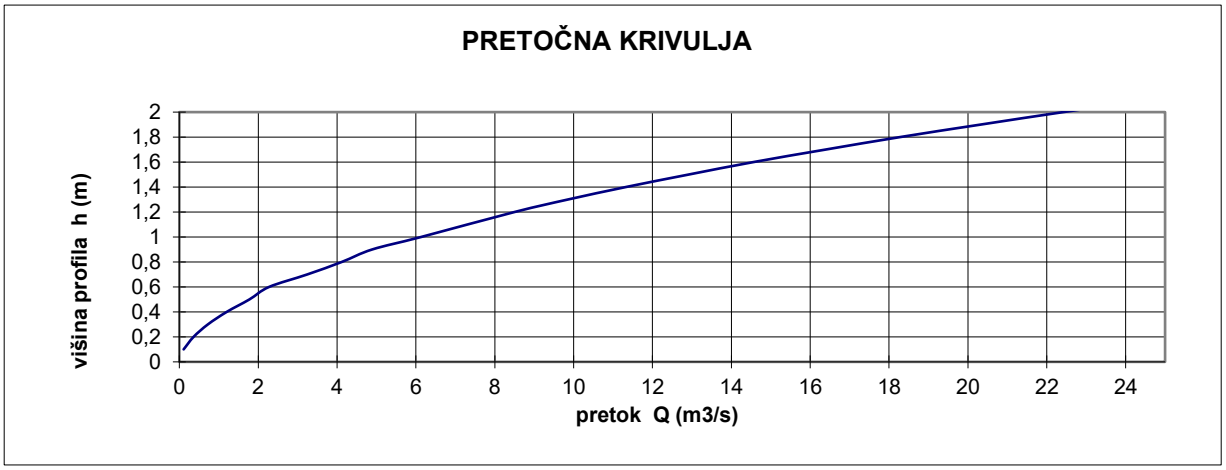
š =	0,40	m	širina dna preliva
n =	1,00		nagib leve stranice preliva 1 : n
m =	1,00		nagib desne stranice preliva 1 : m
H =	1,40	m	stopnja objekta
Qvv =	2,625	m3/s	pričakovane visoke vode
vo =	3,74	m/s	hitrost vode v strugi nad pragom - ocenjeno
k =	0,71		hitrostna višina
h =	0,70	m	višina preliva

Qp = 2,953 x mi x (0,6 x š + 0,4 x bo) x (Hexp3/2 - Sexp3/2)

Qp =	**2,76**	**m3/s**	**pretočna prevodnost preliva > Qvv**
v =	5,27	m/s	hitrost prelivanja vode

s k i c a p r e l i v a :





DIMENZIONIRANJE PRELIVA UVAJALNEGA PRAGA priloga **17**

- po obrazcu Wehrmanna

vodotok, kraj:

levi pritok zgornje hudourniške ureditve na JP 734051 Račnik

opis objekta:

uvajalni prag levega pritoka

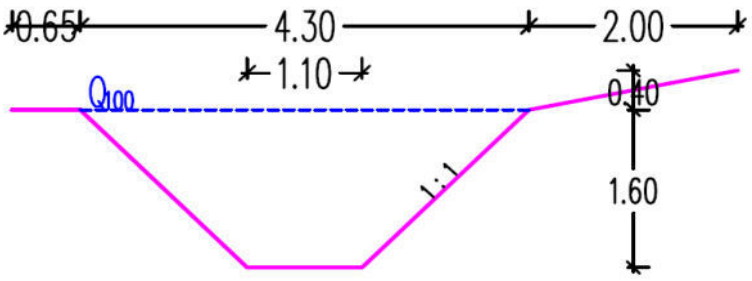
podatki:

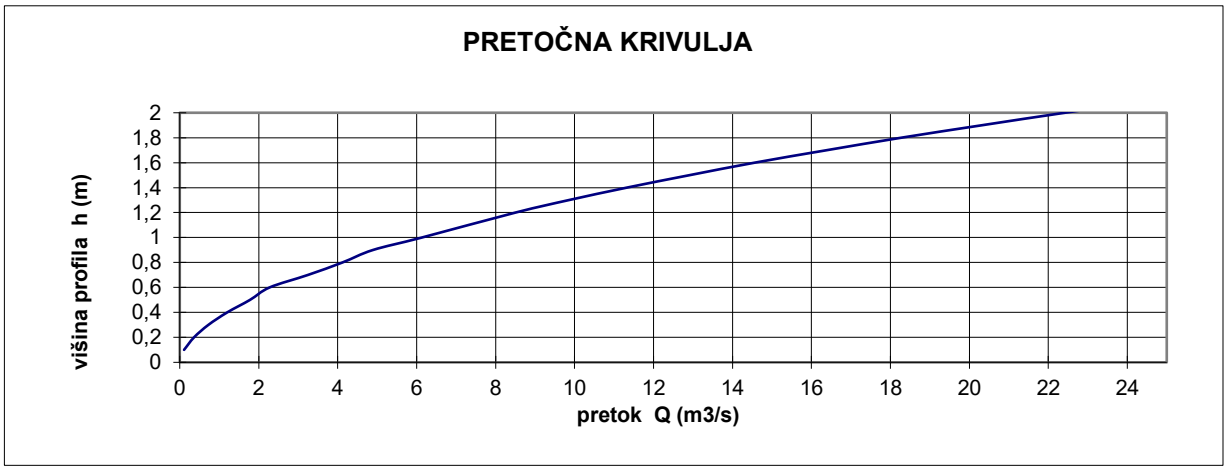
š =	1,10	m	širina dna preliva
n =	1,00		nagib leve stranice preliva 1 : n
m =	1,00		nagib desne stranice preliva 1 : m
H =	0,50	m	stopnja objekta
Qvv =	16,646	m3/s	pričakovane visoke vode
vo =	3,74	m/s	hitrost vode v strugi nad pragom - ocenjeno
k =	0,71		hitrostna višina
h =	1,60	m	višina preliva

Qp = 2,953 x mi x (0,6 x š + 0,4 x bo) x (Hexp3/2 - Sexp3/2)

Qp =	**17,81**	**m3/s**	**pretočna prevodnost preliva > Qvv**
v =	6,74	m/s	hitrost prelivanja vode

skica preliva:





APUS www.apus.si

DIMENZIONIRANJE PRETOČNEGA PROFILA DRČE priloga **18**

- po Manningu s Pintarjevo redukcijo

vodotok, kraj:

zgornja hudourniška ureditev na JP 734051 Račnik

opis profila:

drča iz kamnite zložbe med obema uvajalnima pragovoma in vtočnim zidom prepusta

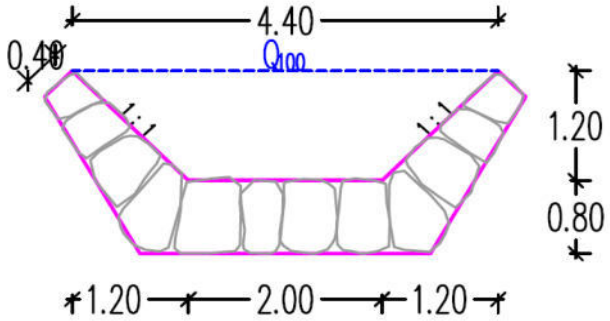
podatki:

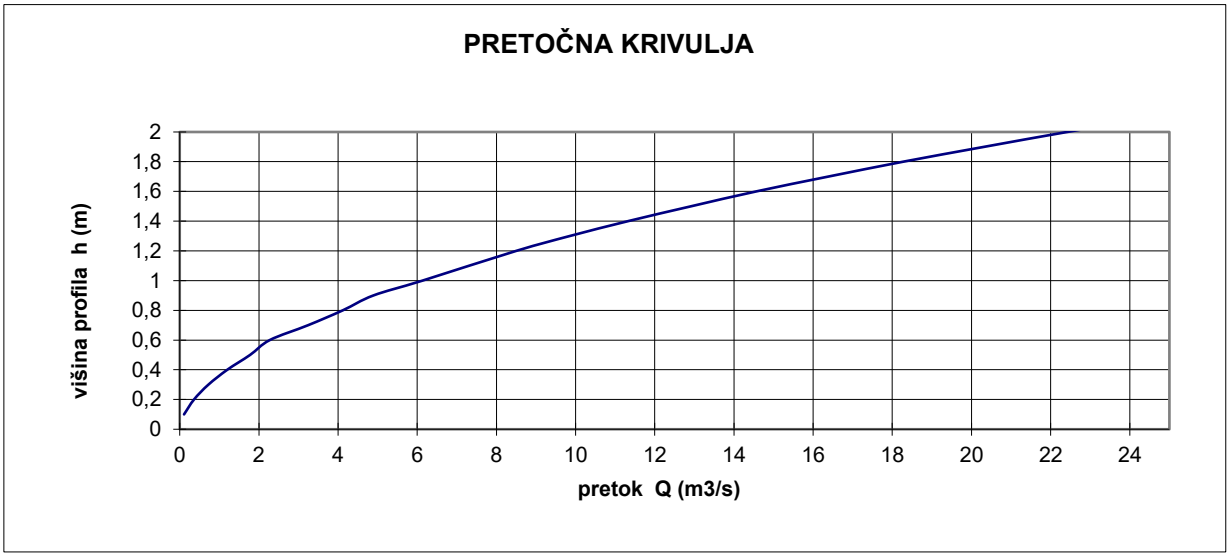
š =	2,00	m	širina struge na dnu
n =	1,00		nagib leve brežine 1 : n
m =	1,00		nagib desne brežine 1 : m
K =	35		koeficient hrapavosti
i =	30,00	%	nagib nivelete
Qvv =	19,271	m^3/s	pričakovane visoke vode
h =	**1,20**	**m**	**višina profila**

rezultati:

F =	3,84	m^2	površina pretočnega profila
U =	5,39	m	omočeni obod pretočnega profila
R =	0,712		hidravlični radij
v =	5,14	m/s	povprečna profilna hitrost vode
Q =	**19,74**	**m^3/s**	**prevodnost pretočnega profila**

skica profila:





DIMENZIONIRANJE ŠKATLASTEGA PREPUSTA priloga **19**

- po Manningu s Pintarjevo redukcijo

vodotok, kraj:

zgornja hudourniška ureditev na JP 734051 Račnik

opis profila:

škatlast prepust 2000x15000x1000 pod cesto JP 734051 Račnik

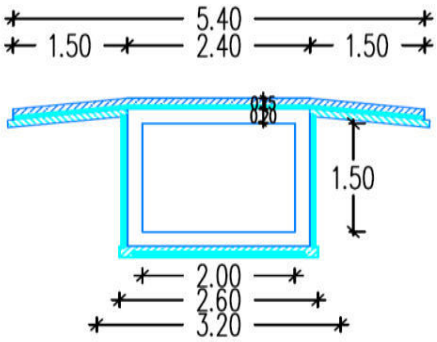
podatki:

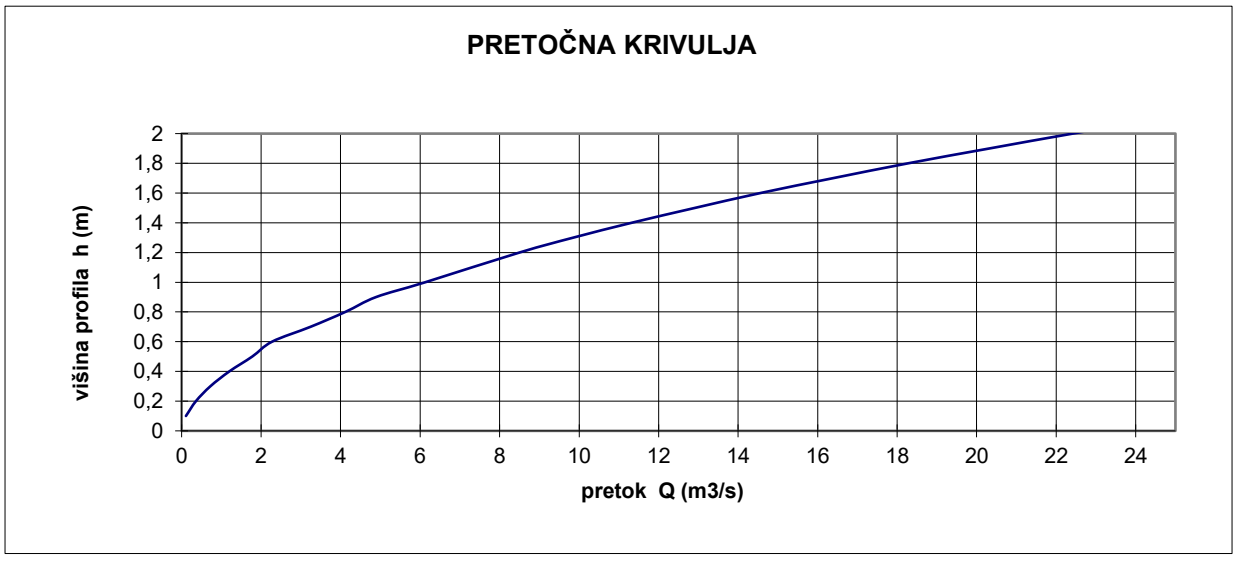
š =	2,00	m	širina struge na dnu
n =	0,00		nagib leve brežine 1 : n
m =	0,00		nagib desne brežine 1 : m
K =	45		koeficient hrapavosti
i =	4,50	%	nagib nivelete
Qvv =	8,833	m^3/s	pričakovane visoke vode
h =	**1,00**	**m**	**višina profila**

rezultati:

F =	2,00	m^2	površina pretočnega profila
U =	4,00	m	omočeni obod pretočnega profila
R =	0,500		hidravlični radij
v =	4,53	m/s	povprečna profilna hitrost vode
Q =	**9,05**	**m^3/s**	**prevodnost pretočnega profila**

skica profila:





podslapje obeh pritokov zgornje ureditve priloga **20**

OBJEKT 1:

uvajalni prag

podatki:

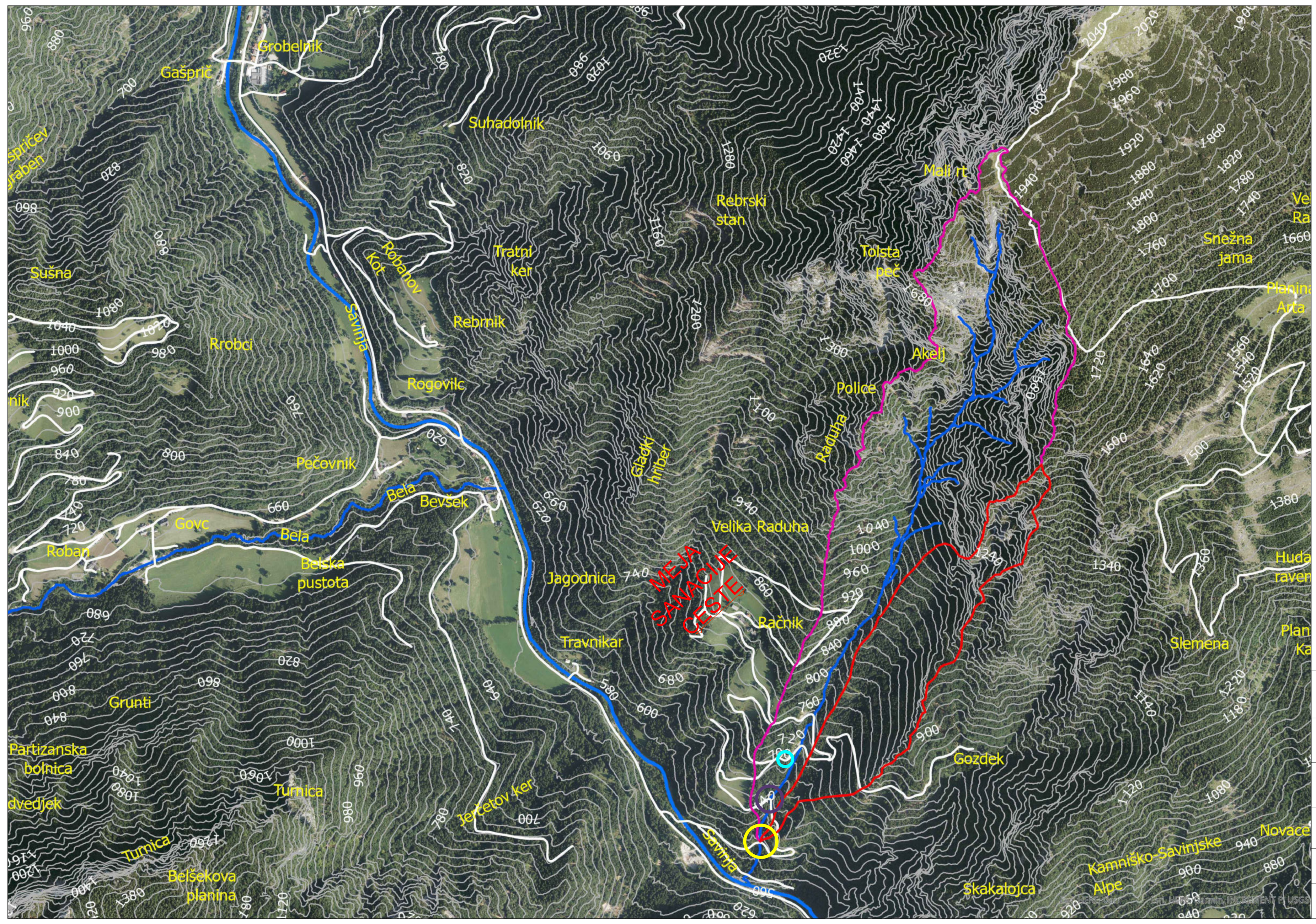
v =	6,74	m/s	hitrost pritekajoče vode
h1 =	0,50	m	stopnja objekta
h2 =	1,40	m	višina pretočnega profila gorvodno od objekta (dimenzionirana višina profila)
L' =	5,195	m	= (2 x (h1+h2) / g)EXP1/2 x v + 1,00
L =	**5,20**	**m**	**zaokrožena min. dolžina podslapja prvega objekta**

11.2 GRAFIČNI DEL

11.2.1	**Lokacijski prikazi**	
11.2.1.1	**Pregledna karta**	**M 1 : 10 000**
11.2.1.2	**Gradbena situacija 1**	**M 1 : 500**
11.2.1.3	**Gradbena situacija 2**	**M 1 : 500**
11.2.1.4	**Gradbena situacija 3**	**M 1 : 500**
11.2.1.5	**Katastrska situacija 1**	**M 1 : 500**
11.2.1.6	**Katastrska situacija 2**	**M 1 : 500**
11.2.1.7	**Gradbena situacija spodnje ureditve**	**M 1 : 250**
11.2.1.8	**Katastrska situacija spodnje ureditve**	**M 1 : 250**
11.2.1.9	**Gradbena situacija zgornje ureditve**	**M 1 : 250**
11.2.1.10	**Katastrska situacija zgornje ureditve**	**M 1 : 250**
11.2.2	**Tehnični prikazi**	
11.2.2.1	**Podolžni profil po osi ceste 1**	**M 1 : 500/500**
11.2.2.2	**Podolžni profil po osi ceste 2**	**M 1 : 500/500**

11.2.2.3	Podolžni profil po osi ceste 3	M 1 : 500/500
11.2.2.4	Prečni profili od P1 do P3	M 1 : 100
11.2.2.5	Prečni profili od P4 do P8	M 1 : 100
11.2.2.6	Prečni profili od P9 do P13	M 1 : 100
11.2.2.7	Prečni profili od P14 do P18	M 1 : 100
11.2.2.8	Prečni profili od P19 do P23	M 1 : 100
11.2.2.9	Prečni profili od P24 do P27	M 1 : 100
11.2.2.10	Karakteristični prečni profili	M 1 : 50
11.2.2.11	Detajli prepusta	M 1 : 50
11.2.2.12	Podolžni prerez po osi struge hudournika dolvodno od P4	M 1 : 100
11.2.2.13	Prečni profili hudournika dolvodno od P4	M 1 : 100
11.2.2.14	Podolžni profil odlomljenega roba	M 1 : 100
11.2.2.15	Podolžni prerez po osi struge levega pritoka spodnje ureditve	M 1 : 100
11.2.2.16	Podolžni prerez po osi struge desnega pritoka spodnje ureditve	M 1 : 100
11.2.2.17	Prečni profili spodnje ureditve 1	M 1 : 100
11.2.2.18	Prečni profili spodnje ureditve 2	M 1 : 100

11.2.2.19	**Podolžni prerez po osi struge desnega pritoka zgornje ureditve**	**M 1 : 100**
11.2.2.20	**Podolžni prerez po osi struge levega pritoka zgornje ureditve**	**M 1 : 100**
11.2.2.21	**Prečni profili zgornje ureditve 1**	**M 1 : 100**
11.2.2.22	**Prečni profili zgornje ureditve 2**	**M 1 : 100**



LEGENDA:

UREDITEV DOLVODNO OD P4

ZGORNJA UREDITEV

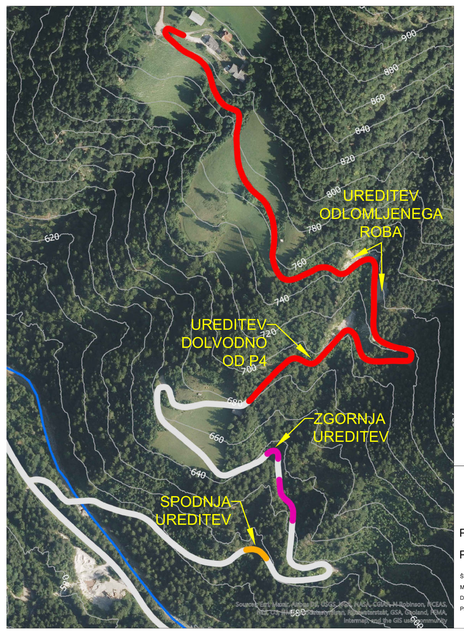
SPODNJA UREDITEV

VODOZBIRNO OBMOČJE LEVEGA PRITOKA SPODNJE UREDITVE

VODOZBIRNO OBMOČJE DESNEGA PRITOKA SPODNJE UREDITVE

MERILO 0 100m 200m 300m 400m 500m 600m 700m 800m 900m

APUS	APUS d.o.o. Pribinova 5, 1000 Ljubljana		
NAROČNIK	Občina Solčava, Solčava 29, 3335 Solčava		FAZA PROJ. DOK. PZI
PROJEKT	Sanacija ceste JP 734051 Račnik		ŠT. PROJEKTA Ap - 6/25
NASLOV RISBE	PREGLEDNA KARTA		DATUM IZDELAVE marec 2025
VODJA PROJEKTA	Aleš Zaletel, dipl.inž.grad.	IZS: G - 4737	MERILO 1:10000
POOBLAŠČENI INŽENIR	Gašper Lever, dipl. inž. gozd. (UN)		ŠT. LOKACIJSKEGA PRIKAZA 11.2.1.1



APUS d.o.o.
Pribinova 5, 1000 Ljubljana

PRILOGA 21:

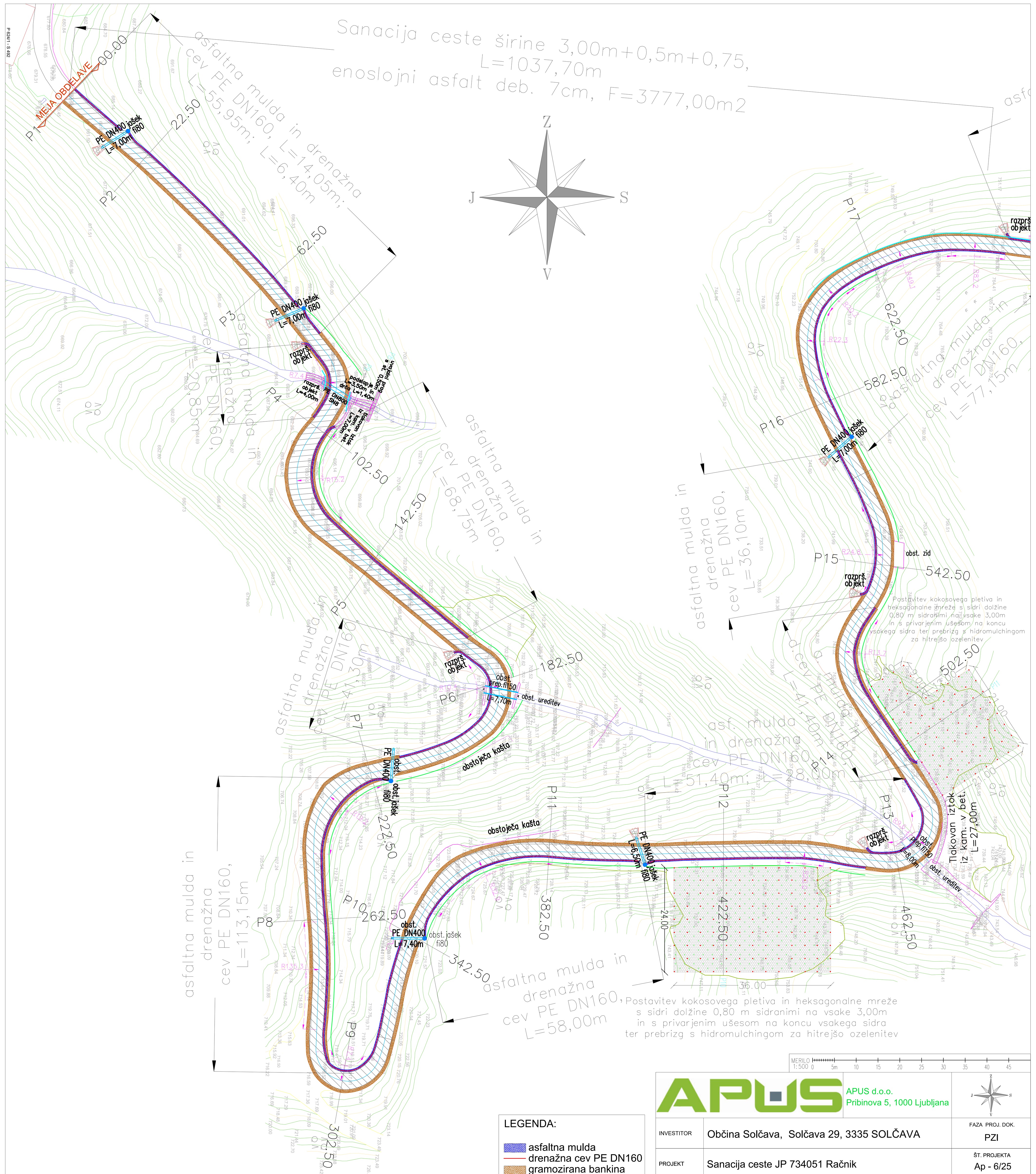
PODROBNA PREGLEDNA KARTA

ŠT. PROJEKTA: Ap - 6/25

MERILO: 1:3.000

DATUM IZDELAVE: april 2025

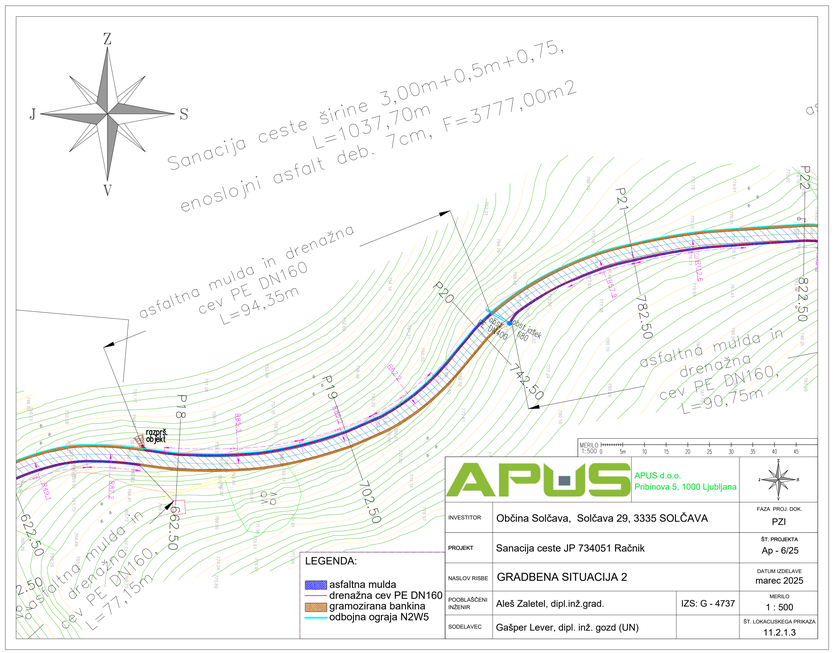
PRIPRAVIL: Gašper Lever, dipl. inž. gozd. (UN)

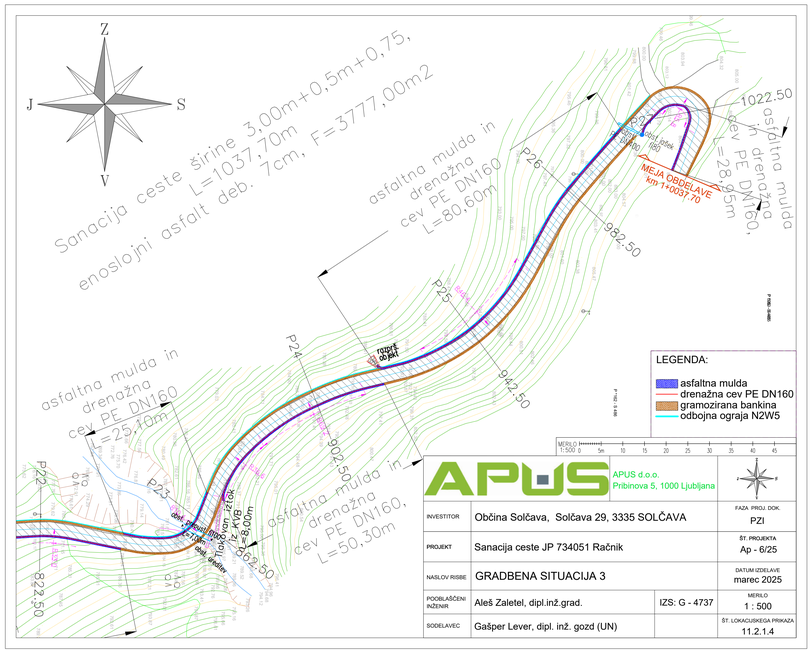


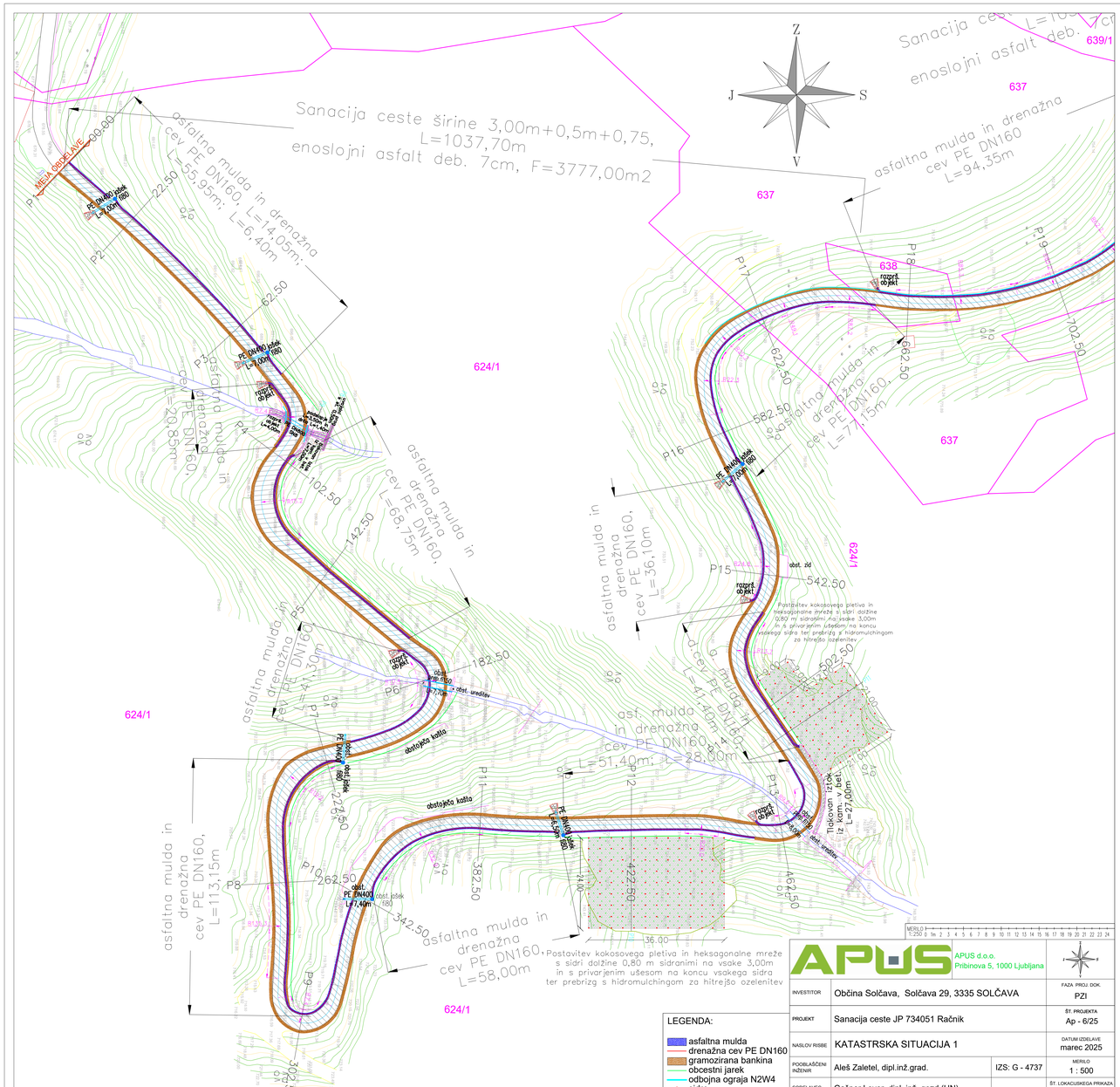
LEGENDA:

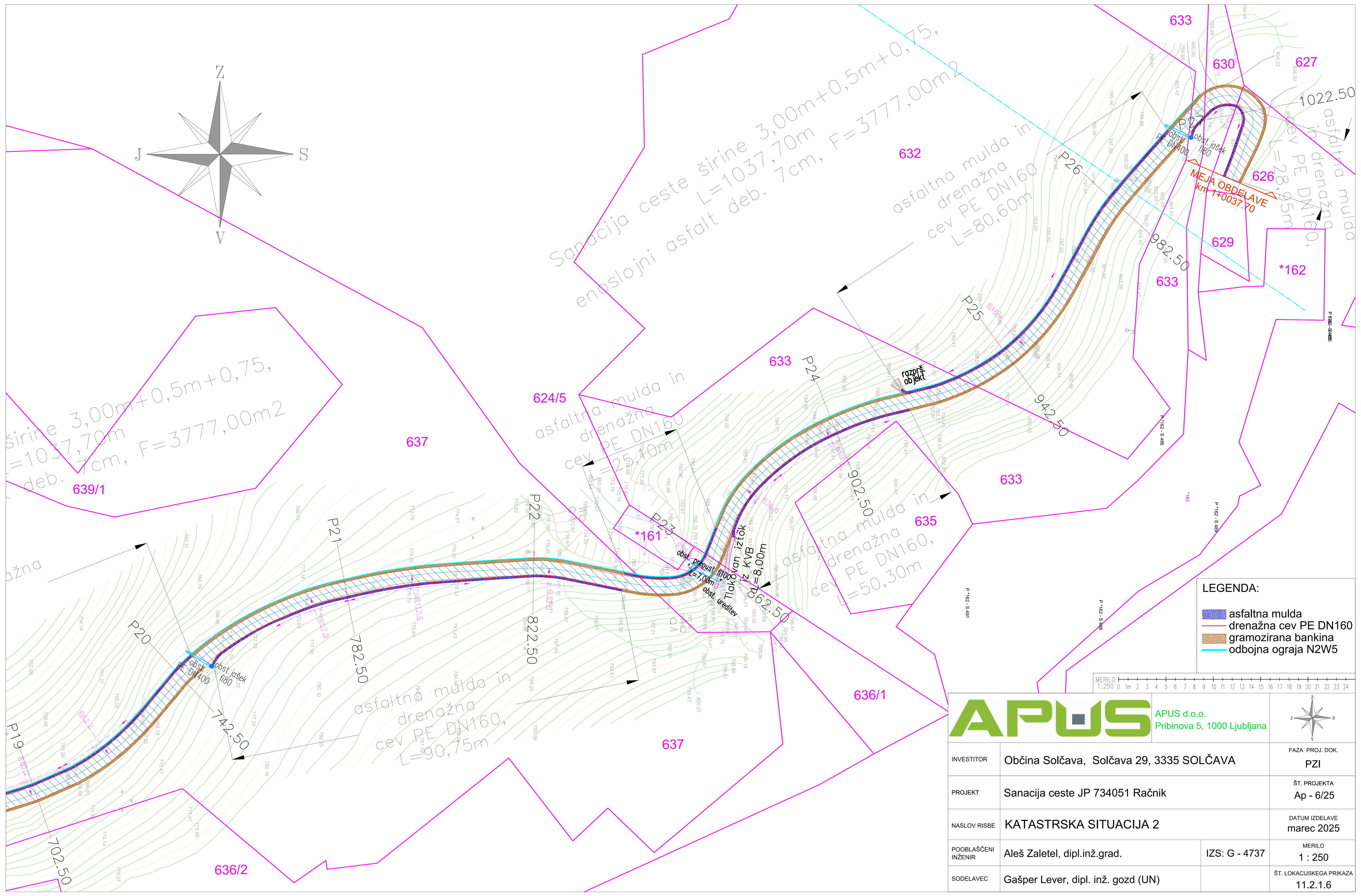
- asfaltna mulda
- drenažna cev PE DN160
- gramozirana bankina
- obcestni jarek
- odbojna ograja N2W4
- sidro

APUS d.o.o. Pribinova 5, 1000 Ljubljana			
INVESTITOR	Občina Solčava, Solčava 29, 3335 SOLČAVA		FAZA PROJ. DOK. PZI
PROJEKT	Sanacija ceste JP 734051 Račnik		ŠT. PROJEKTA Ap - 6/25
NASLOV RISBE	GRADBENA SITUACIJA 1		DATUM IZDELAVE marec 2025
POOBLAŠČENI INŽENIR	Aleš Zaletel, dipl.inž.grad.	IZS: G - 4737	MERILO 1 : 500
SODELAVEC	Gašper Lever, dipl. inž. gozd (UN)		ŠT. LOKACIJSKEGA PRIKAZA 11.2.1.2


Z
J
S
V
Sanacija ceste širine 3,00m+0,5m+0,75,
L=1037,70m
enoslojni asfalt deb. 7cm, F=3777,00m2
asfaltna mulda in drenažna
cev PE DN160
L=94,35m
P20
P21
P22
782,50
822,50
742,50
asfaltna mulda in
drenažna
cev PE DN160,
L=90,75m
P18
P19
702,50
632,50
asfaltna mulda in
drenažna
cev PE DN160,
L=17,15m
LEGENDA:
asfaltna mulda
drenažna cev PE DN160
gramozirana bankina
odbojna ograja N2W5
MERILO 1:500
APUS d.o.o.
Pribinova 5, 1000 Ljubljana
INVESTITOR
Občina Solčava, Solčava 29, 3335 SOLČAVA
FAZA PROJ. DOK.
PZI
PROJEKT
Sanacija ceste JP 734051 Račnik
ŠT. PROJEKTA
Ap - 6/25
NASLOV RISBE
GRADBENA SITUACIJA 2
DATUM IZDELAVE
marec 2025
PODBLAŠČENI INŽENIR
Aleš Zaletel, dipl.inž.grad.
IZS: G - 4737
MERILO
1 : 500
SODELAVEC
Gašper Lever, dipl. inž. gozd (UN)
ŠT. LOKACIJSKEGA PRIKAZA
11.2.1.3


Z
J
S
V
Sanacija ceste širine 3,00m+0,5m+0,75,
L=1037,70m
enoslojni asfalt deb. 7cm, F=3777,00m2
asfaltna mulda in drenažna cev PE DN160 L=80,60m
asfaltna mulda in drenažna cev PE DN160, L=28,95m
asfaltna mulda in drenažna cev PE DN160, L=50,30m
asfaltna mulda in drenažna cev PE DN160 L=25,10m
MEJA OBDELAVE km 1+003,70
P22
P23
P24
P25
P26
822.50
902.50
942.50
982.50
1022.50
LEGENDA:
asfaltna mulda
drenažna cev PE DN160
gramozirana bankina
odbojna ograja N2W5
MERILO 1:500
APUS d.o.o.
Pribinova 5, 1000 Ljubljana
INVESTITOR: Občina Solčava, Solčava 29, 3335 SOLČAVA
FAZA PROJ. DOK.: PZI
PROJEKT: Sanacija ceste JP 734051 Račnik
ŠT. PROJEKTA: Ap - 6/25
NASLOV RISBE: GRADBENA SITUACIJA 3
DATUM IZDELAVE: marec 2025
POOBLAŠČENI INŽENIR: Aleš Zaletel, dipl.inž.grad. IZS: G - 4737
MERILO: 1 : 500
SODELAVEC: Gašper Lever, dipl. inž. gozd (UN)
ŠT. LOKACIJSKEGA PRIKAZA: 11.2.1.4

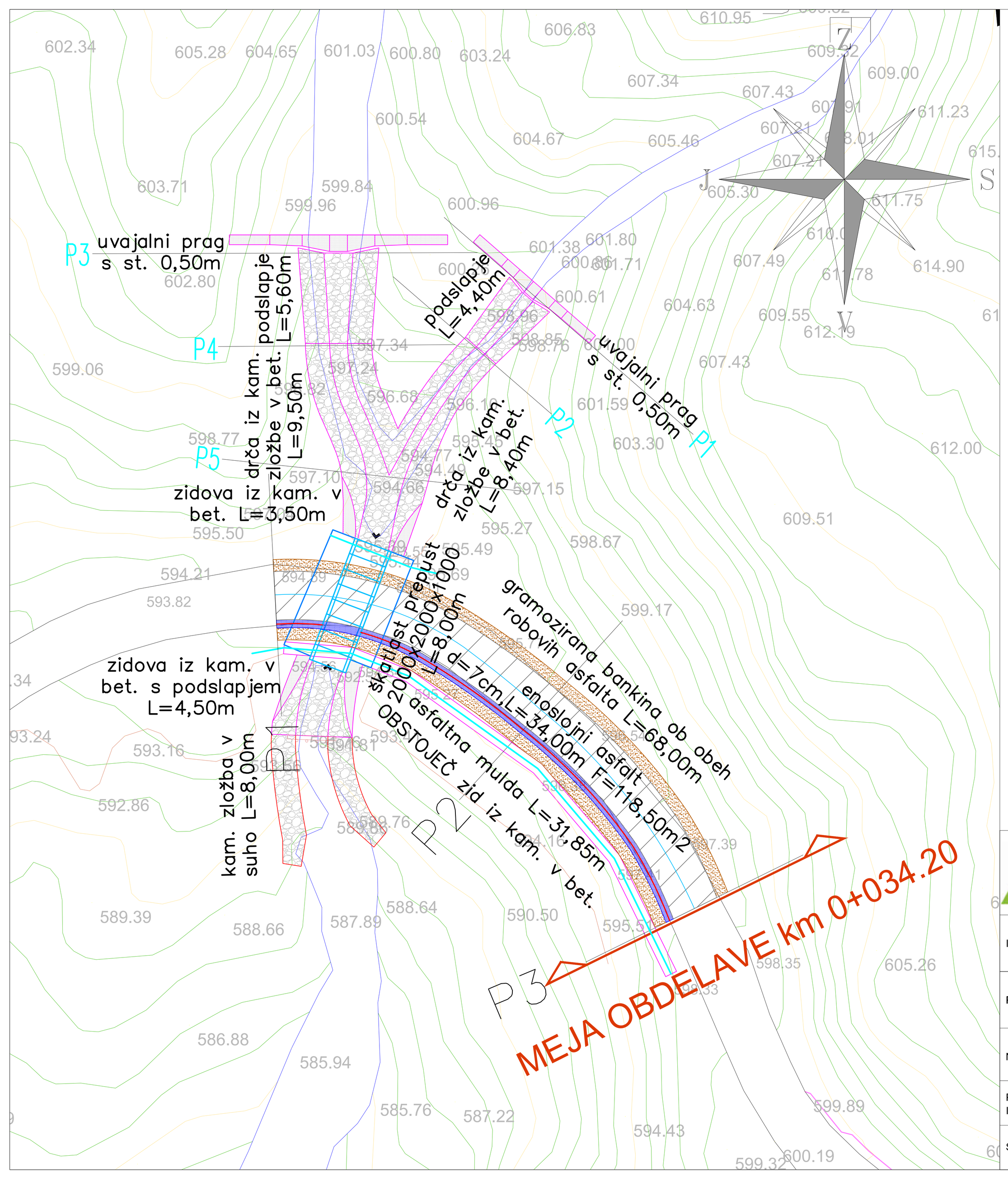

Z
J
S
V
Sanacija ceste širine 3,00m+0,5m+0,75,
L=1037,70m
enoslojni asfalt deb. 7cm, F=3777,00m2
Sanacija ceste L=1037,70m
enoslojni asfalt deb. 7cm
639/1
637
638
624/1
asfaltna mulda in drenažna cev PE DN160, L=14,05m; L=6,40m
asfaltna mulda in drenažna cev PE DN160 L=94,35m
asfaltna mulda in drenažna cev PE DN160, L=68,75m
asfaltna mulda in drenažna cev PE DN160, L=71,30m
asfaltna mulda in drenažna cev PE DN160, L=36,10m
asfaltna mulda in drenažna cev PE DN160, L=71,15m
asfaltna mulda in drenažna cev PE DN160, L=113,15m
asfaltna mulda in drenažna cev PE DN160, L=58,00m
ast. mulda in drenažna cev PE DN160, L=41,40m
ast. mulda in drenažna cev PE DN160, L=51,40m; L=28,80m
P1
P2
P3
P4
P5
P6
P7
P8
P9
P10
P11
P12
P13
P14
P15
P16
P17
P18
P19
MEJA OBDELAVE
PE DN160 jašek L=7,00m
PE DN400 jašek L=7,40m
PE DN400 jašek L=5,50m
PE DN160 jašek L=7,00m
obst. jašek
obst. PE DN400 L=7,40m
obst. PE DN160 L=7,00m
obst. vrednišev
obstoječa kašta
rezerv. objekt
rezerv. objekt PE DN160 L=7,00m
Tlakovan iztok iz kam. v bet. L=27,00m
Postavitev kokosovega pletiva in heksagonalne mreže s sidri dolžine 0,80 m sidranimi na vsake 3,00m in s privarjenim ušesom na koncu vsakega sidra ter prebrizg s hidromulchingom za hitrejšo ozelenitev
LEGENDA:
asfaltna mulda
drenažna cev PE DN160
gramozirana bankina
obcestni jarek
odbojna ograja N2W4
sidro
MERILO 1:250
APUS
APUS d.o.o.
Pribinova 5, 1000 Ljubljana
INVESTITOR
Občina Solčava, Solčava 29, 3335 SOLČAVA
FAZA PROJ. DOK.
PZI
PROJEKT
Sanacija ceste JP 734051 Račnik
ŠT. PROJEKTA
Ap - 6/25
NASLOV RISBE
KATASTRSKA SITUACIJA 1
DATUM IZDELAVE
marec 2025
POOBLAŠČENI INŽENIR
Aleš Zaletel, dipl.inž.grad.
IZS: G - 4737
MERILO
1 : 500
SODELAVEC
Gašper Lever, dipl. inž. gozd (UN)
ŠT. LOKACIJSKEGA PRIKAZA
11.2.1.5



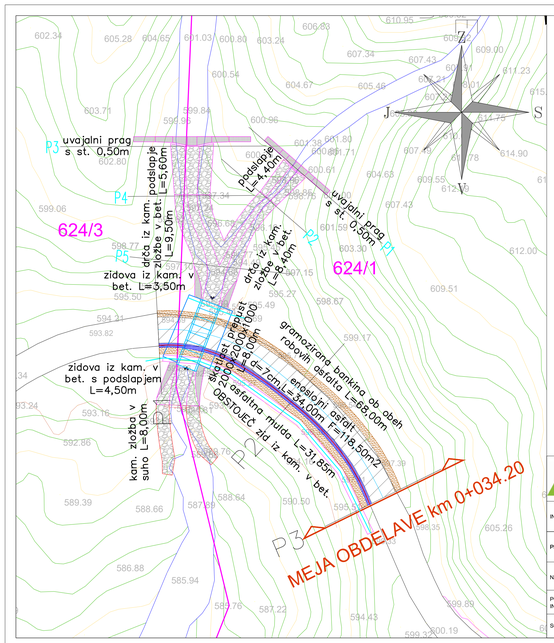
LEGENDA:

- asfaltna mulda
- drenažna cev PE DN160
- gramozirana bankina
- odbojna ograja N2W5

APUS d.o.o. Pribinova 5, 1000 Ljubljana		
INVESTITOR	Občina Solčava, Solčava 29, 3335 SOLČAVA	FAZA PROJ. DOK. PZI
PROJEKT	Sanacija ceste JP 734051 Račnik	ŠT. PROJEKTA Ap - 6/25
NASLOV RISBE	KATASTRSKA SITUACIJA 2	DATUM IZDELAVE marec 2025
POOBLAŠČENI INŽENIR	Aleš Zaletel, dipl.inž.grad. IZS: G - 4737	MERILO 1 : 250
SODELAVEC	Gašper Lever, dipl. inž. gozd (UN)	ŠT. LOKACIJSKEGA PRIKAZA 11.2.1.6



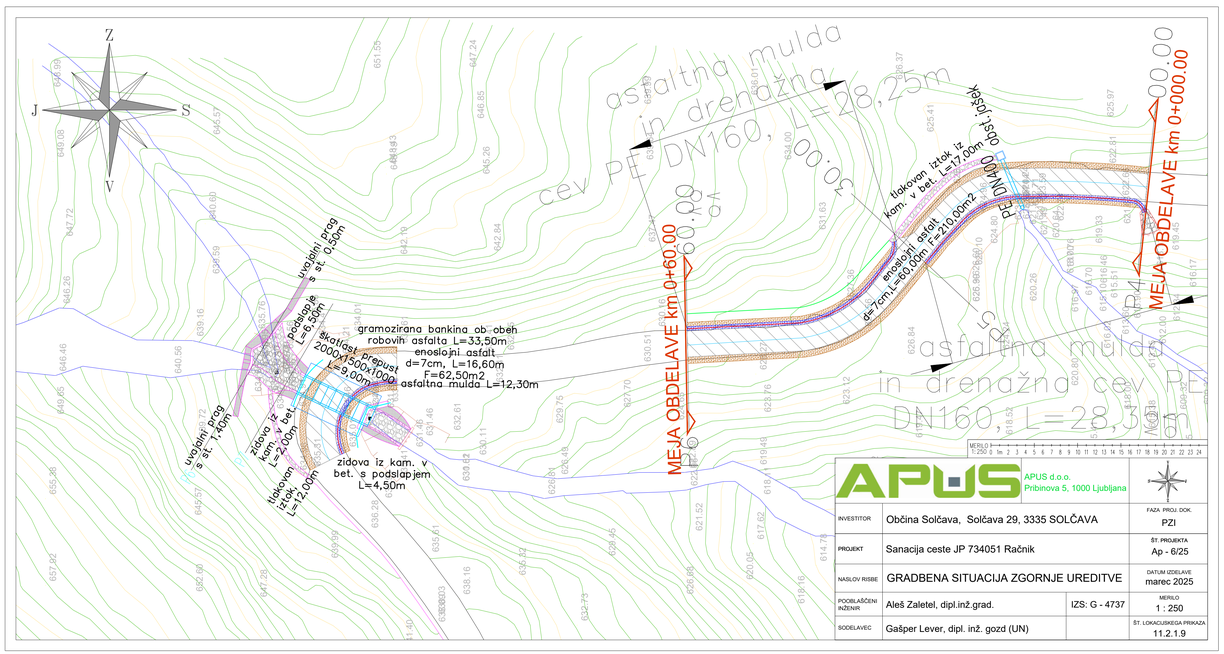
APUS	APUS d.o.o. Pribinova 5, 1000 Ljubljana		
INVESTITOR	Občina Solčava, Solčava 29, 3335 SOLČAVA		FAZA PROJ. DOK. PZI
PROJEKT	Sanacija ceste JP 734051 Račnik		ŠT. PROJEKTA Ap - 6/25
NASLOV RISBE	GRADBENA SITUACIJA SPODNJE UREDITVE		DATUM IZDELAVE marec 2025
POOBLAŠČENI INŽENIR	Aleš Zaletel, dipl.inž.grad.	IZS: G - 4737	MERILO 1 : 250
SODELAVEC	Gašper Lever, dipl. inž. gozd (UN)		ŠT. LOKACIJSKEGA PRIKAZA 11.2.1.7



MERILO
1:250 0 1m 2 3 4 5 6 7 8 9 10 11 12 13 14 15 16 17 18 19 20 21 22 23 24

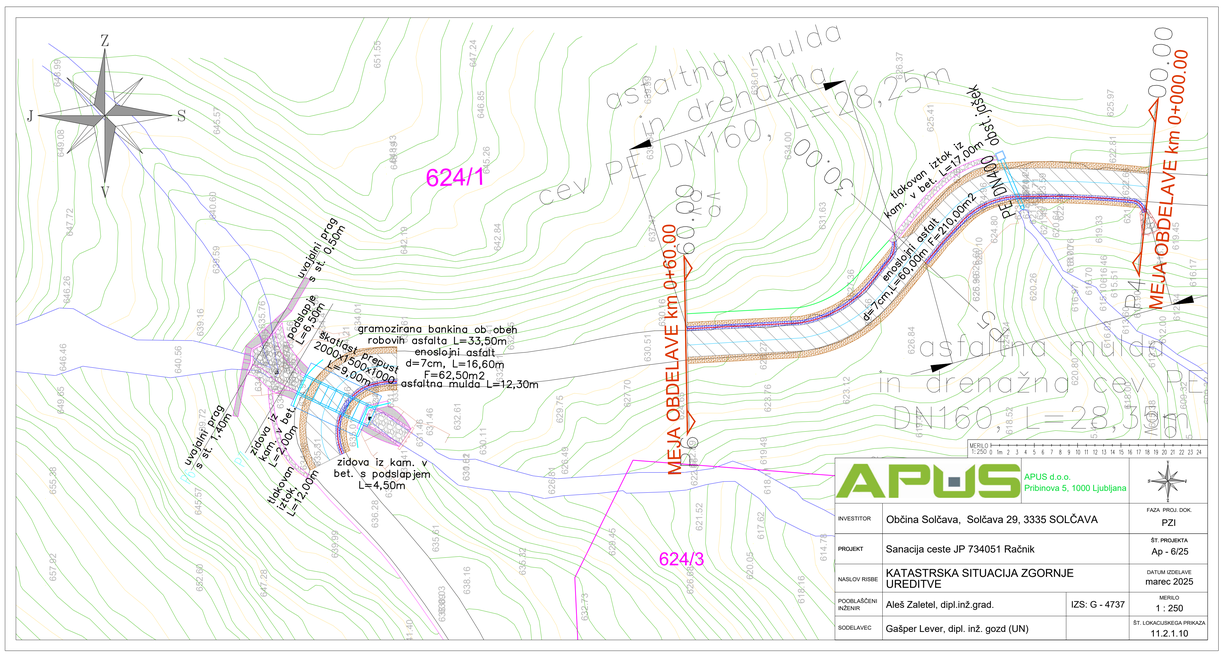
APUS d.o.o.
Pribinova 5, 1000 Ljubljana

INVESTITOR	Občina Solčava, Solčava 29, 3335 SOLČAVA		FAZA PROJ. DOK.: PZI
PROJEKT	Sanacija ceste JP 734051 Račnik		ŠT. PROJEKTA: Ap - 6/25
NASLOV RISBE	KATASTRSKA SITUACIJA SPODNJE UREDITVE		DATUM IZDELAVE: marec 2025
POOBLAŠČENI INŽENIR	Aleš Zaletel, dipl.inž.grad.	IZS: G - 4737	MERILO: 1 : 250
SODELAVEC	Gašper Lever, dipl. inž. gozd (UN)		ŠT. LOKACIJSKEGA PRIKAZA: 11.2.1.8

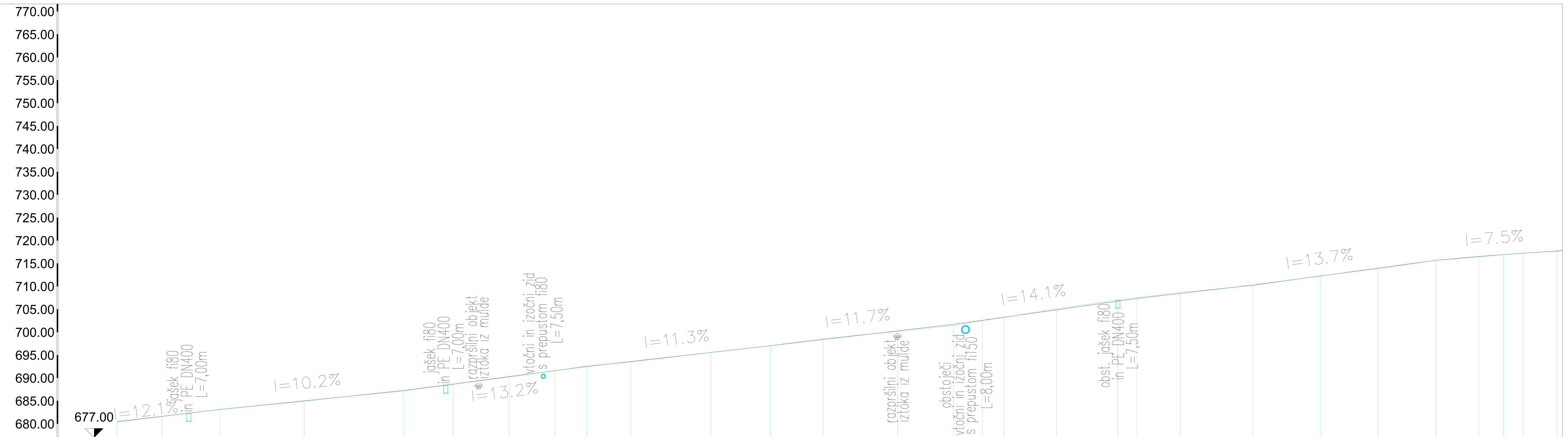


APUS d.o.o.
Pribinova 5, 1000 Ljubljana

INVESTITOR	Občina Solčava, Solčava 29, 3335 SOLČAVA		FAZA PROJ. DOK. PZI
PROJEKT	Sanacija ceste JP 734051 Račnik		ŠT. PROJEKTA Ap - 6/25
NASLOV RISBE	GRADBENA SITUACIJA ZGORNJE UREDITVE		DATUM IZDELAVE marec 2025
POOBLAŠČENI INŽENIR	Aleš Zaletel, dipl.inž.grad.	IZS: G - 4737	MERILO 1 : 250
SODELAVEC	Gašper Lever, dipl. inž. gozd (UN)		ŠT. LOKACIJSKEGA PRIKAZA 11.2.1.9



APUS	APUS d.o.o. Pribinova 5, 1000 Ljubljana		
INVESTITOR	Občina Solčava, Solčava 29, 3335 SOLČAVA		FAZA PROJ. DOK. PZI
PROJEKT	Sanacija ceste JP 734051 Račnik		ŠT. PROJEKTA Ap - 6/25
NASLOV RISBE	KATASTRSKA SITUACIJA ZGORNJE UREDITVE		DATUM IZDELAVE marec 2025
POOBLAŠČENI INŽENIR	Aleš Zaletel, dipl.inž.grad.	IZS: G - 4737	MERILO 1 : 250
SODELAVEC	Gašper Lever, dipl. inž. gozd (UN)		ŠT. LOKACIJSKEGA PRIKAZA 11.2.1.10

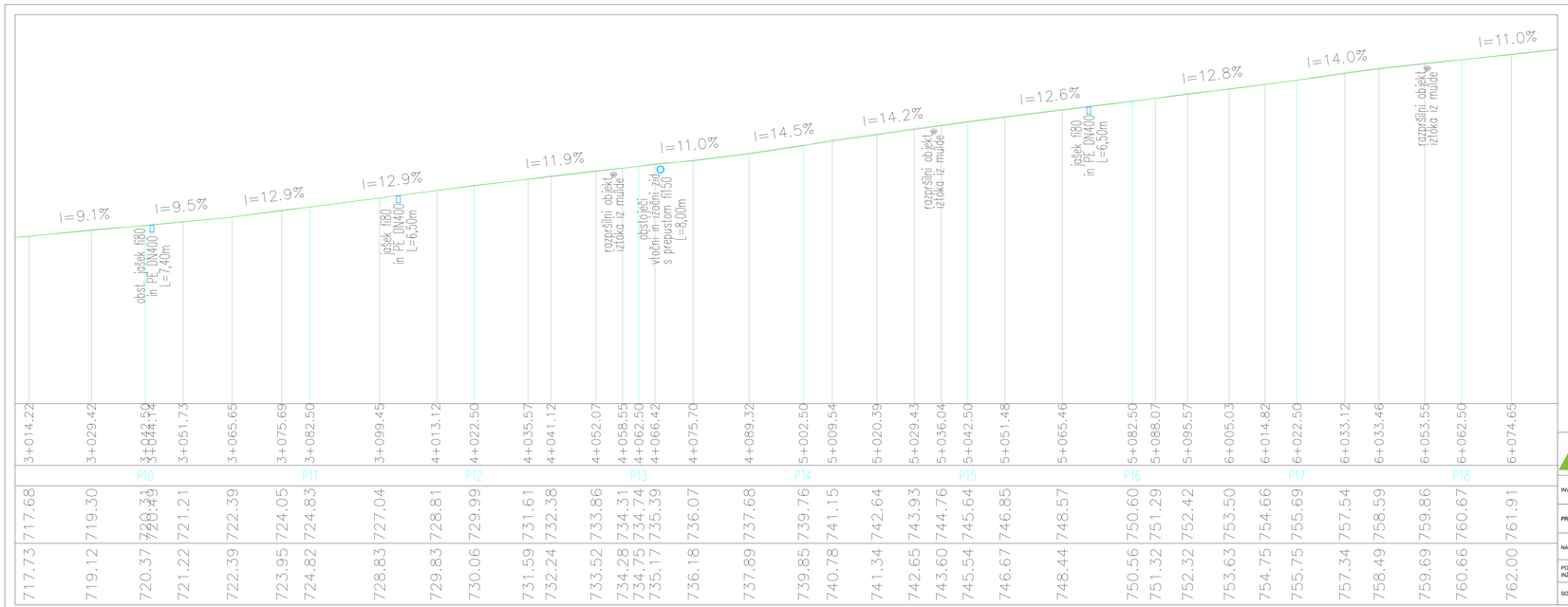


STACIONAŽA	PROFIL	KOTE OBSTOJEČEGA TERENA	KOTE NIVELETE CESTE
0+000.00	P1	680.39	680.47
0+009.80		681.60	681.60
0+022.50	P2	683.14	683.13
0+040.81		684.92	685.00
0+062.50	P3	687.21	687.22
0+073.32		688.64	688.68
0+085.57		690.34	690.33
0+095.54		691.57	681.67
1+002.50	P4	692.49	692.51
1+012.18		693.50	693.68
1+029,56		695.58	695.61
1+042.50	P5	697.04	697.04
1+054.01		698.58	698.33
1+070.31		700.19	700.15
1+082.50	P6	701.47	701.70
1+088.79		702.54	702.45
1+093.52		703.23	703.12
2+004.97		705.08	704.79
2+018.33		707.03	706.74
2+022.50	P7	707.52	707.35
2+031.98		708.64	708.45
2+047.82		710.20	710.28
2+062.50	P8	712.30	712.27
2+075.08		713.85	713.97
2+087.82		715.69	715.69
2+097.01		716.58	716.47
3+002.50	P9	716.93	716.98
3+006.73		717.23	717.22
3+014.22		717.68	717.73

MERILO 1:250 0 1m 2 3 4 5 6 7 8 9 10 11 12 13 14 15 16 17 18 19 20 21 22 23 24
MERILO 1:1250 0 25 50 75 100

APUS d.o.o.
Pribinova 5, 1000 Ljubljana

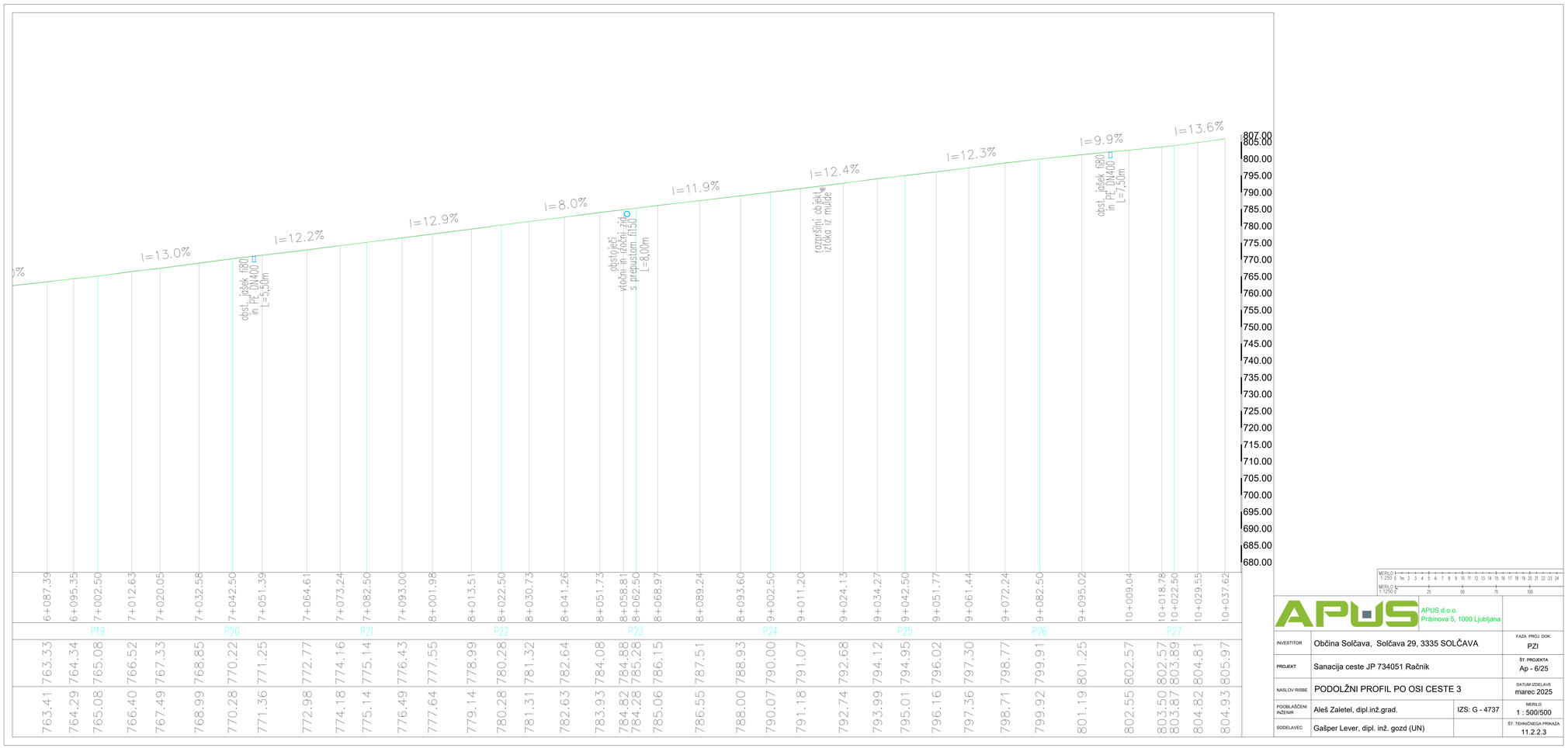
INVESTITOR	Občina Solčava, Solčava 29, 3335 SOLČAVA		FAZA PROJ. DOK. PZI
PROJEKT	Sanacija ceste JP 734051 Račnik		ŠT. PROJEKTA Ap - 6/25
NASLOV RISBE	PODOLŽNI PROFIL PO OSI CESTE 1		DATUM IZDELAVE marec 2025
POOBLAŠČENI INŽENIR	Aleš Zaletel, dipl.inž.grad.	IZS: G - 4737	MERILO 1 : 500/500
SODELAVEC	Gašper Lever, dipl. inž. gozd (UN)		ŠT. TEHNIČNEGA PRIKAZA 11.2.2.1



MERILO
1:250 0 1m 2 3 4 5 6 7 8 9 10 11 12 13 14 15 16 17 18 19 20 21 22 23 24
MERILO
1:1250 0 25 50 75 100

APUS d.o.o.
Pribinova 5, 1000 Ljubljana

INVESTITOR	Občina Solčava, Solčava 29, 3335 SOLČAVA		FAZA, PROJ. DOK.: PZI
PROJEKT	Sanacija ceste JP 734051 Račnik		ŠT. PROJEKTA: Ap - 6/25
NASLOV RISBE	PODOLŽNI PROFIL PO OSI CESTE 2		DATUM IZDELAVE: marec 2025
POOBLAŠČENI INŽENIR	Aleš Zaletel, dipl.inž.grad.	IZS: G - 4737	MERILO: 1 : 500/500
SODELAVEC	Gašper Lever, dipl.inž.gozd (UN)		ŠT. TEHNIČNEGA PRIKAZA: 11.2.2.2

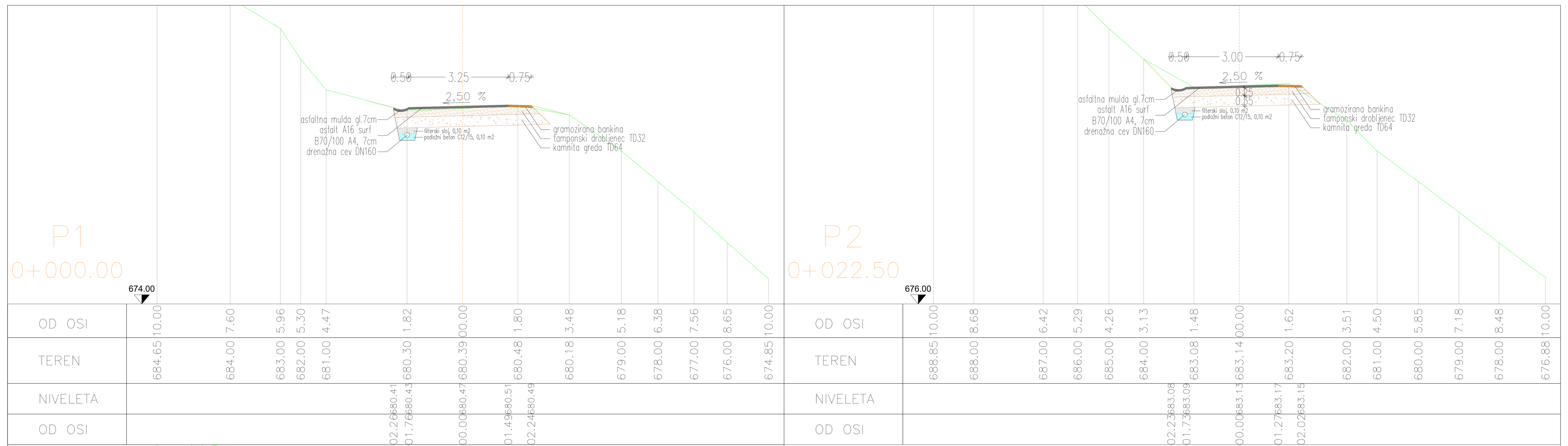


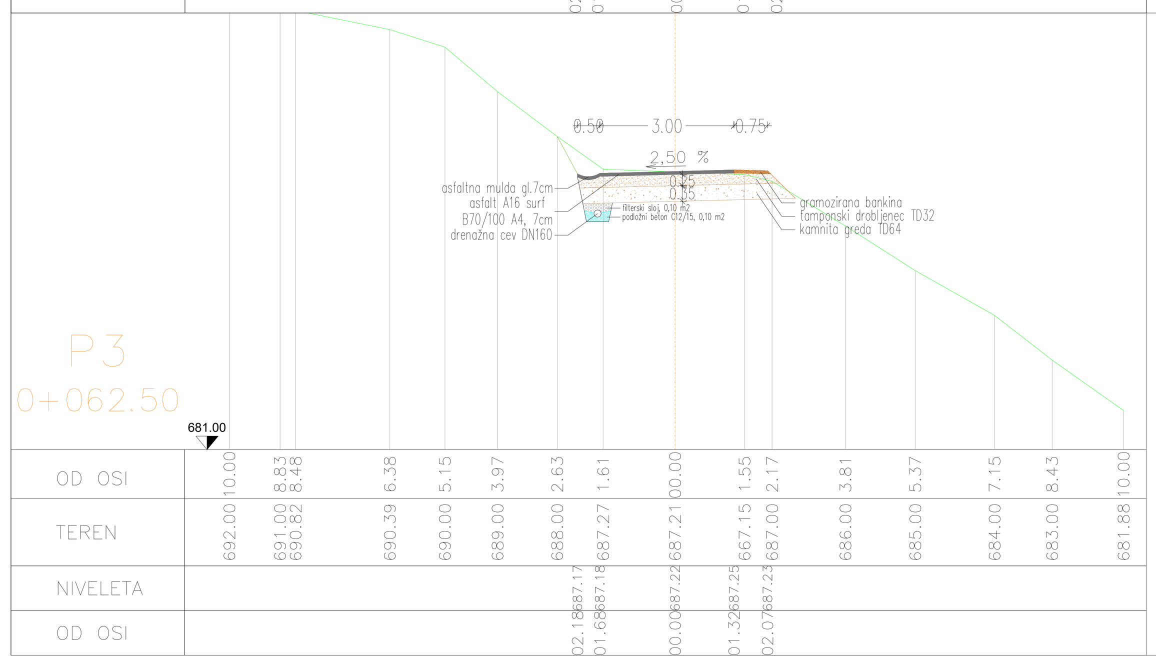
MERILO 1:250 0 1m 2 3 4 5 6 7 8 9 10 11 12 13 14 15 16 17 18 19 20 21 22 23 24

MERILO 1:1250 0 25 50 75 100

APUS d.o.o.
Pribinova 5, 1000 Ljubljana

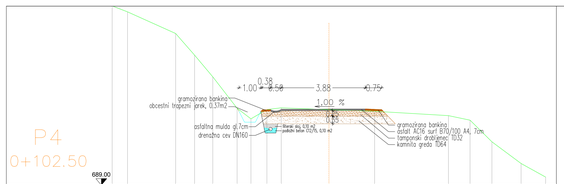
INVESTITOR	Občina Solčava, Solčava 29, 3335 SOLČAVA		FAZA PROJ. DOK. PZI
PROJEKT	Sanacija ceste JP 734051 Račnik		ŠT. PROJEKTA Ap - 6/25
NASLOV RISBE	PODOLŽNI PROFIL PO OSI CESTE 3		DATUM IZDELAVE marec 2025
POOBLAŠČENI INŽENIR	Aleš Zaletel, dipl.inž.grad.	IZS: G - 4737	MERILO 1 : 500/500
SODELAVEC	Gašper Lever, dipl. inž. gozd (UN)		ŠT. TEHNIČNEGA PRIKAZA 11.2.2.3

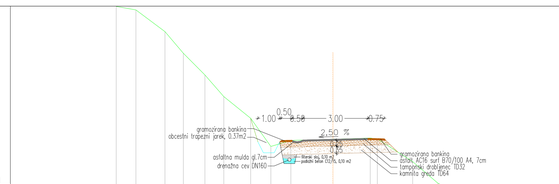


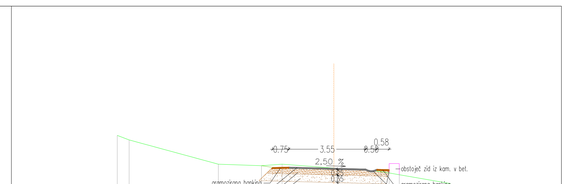


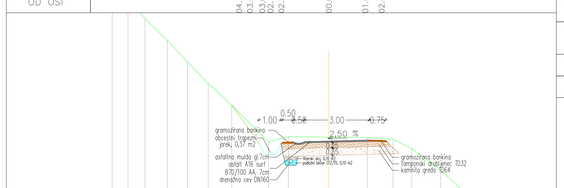
MERILO 1:100 0 1m 2 3 4 5 6 7 8 9

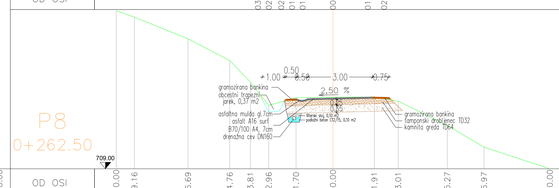
	APUS d.o.o. Pribinova 5, 1000 Ljubljana	
INVESTITOR	Občina Solčava, Solčava 29, 3335 SOLČAVA	FAZA PROJ. DOK. PZI
PROJEKT	Sanacija ceste JP 734051 Račnik	ŠT. PROJEKTA Ap - 6/25
NASLOV RISBE	PREČNI PROFILI od P1 do P3	DATUM IZDELAVE marec 2025
POOBLAŠČENI INŽENIR	Aleš Zaletel, dipl.inž.grad. IZS: G - 4737	MERILO 1 : 100
SODELAVEC	Gašper Lever, dipl. inž. gozd (UN)	ŠT. TEHNIČNEGA PRIKAZA 11.2.2.4







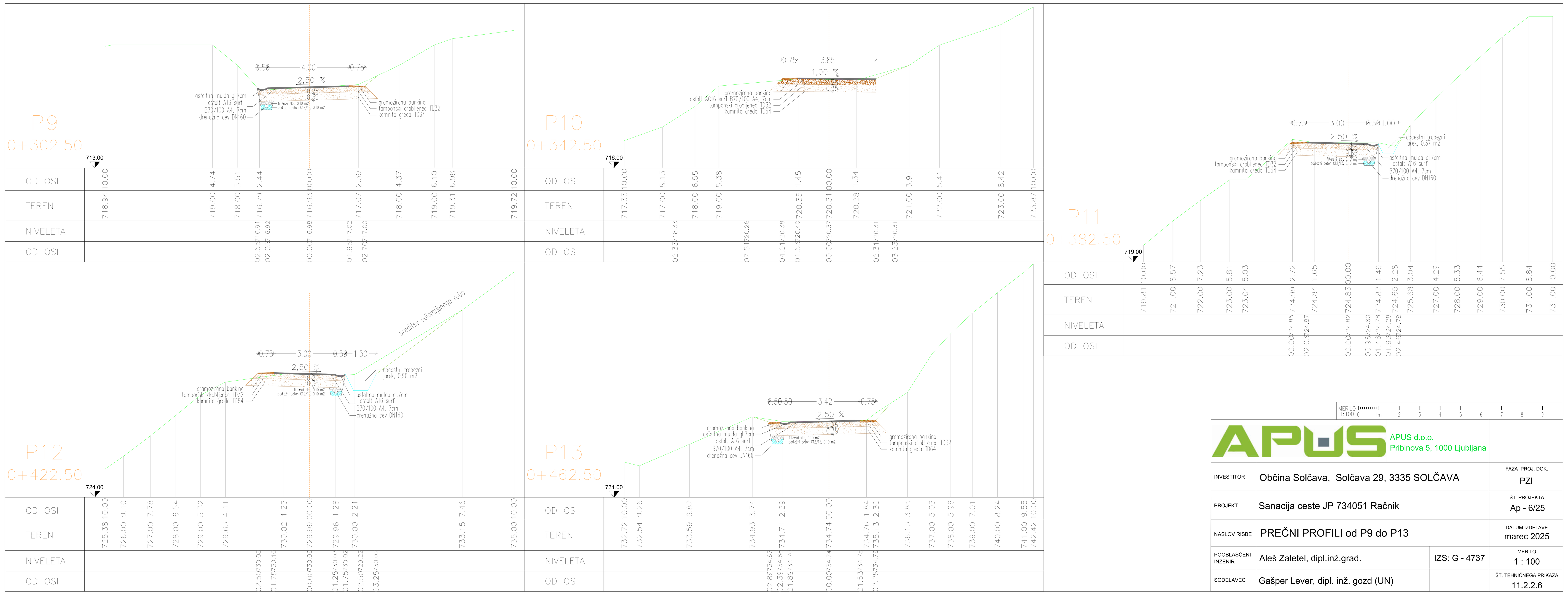




MERILO 1:100 0 1m 1 2 3 4 5 6 7 8 9

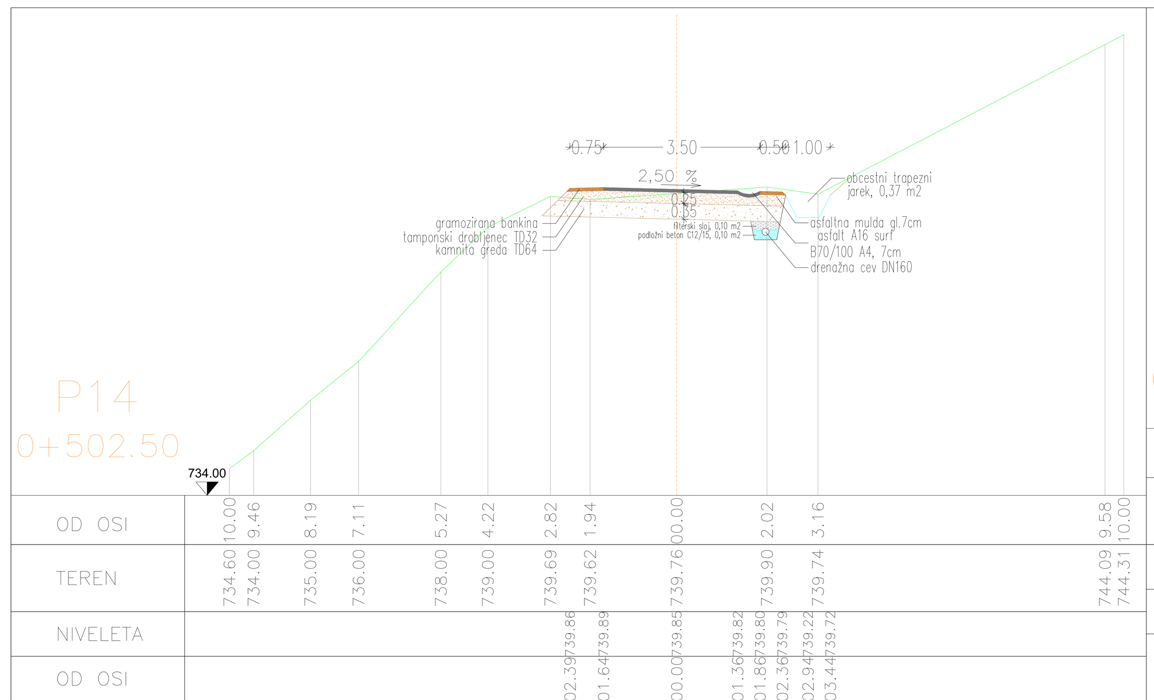
APUS d.o.o.
Pribinova 5, 1000 Ljubljana

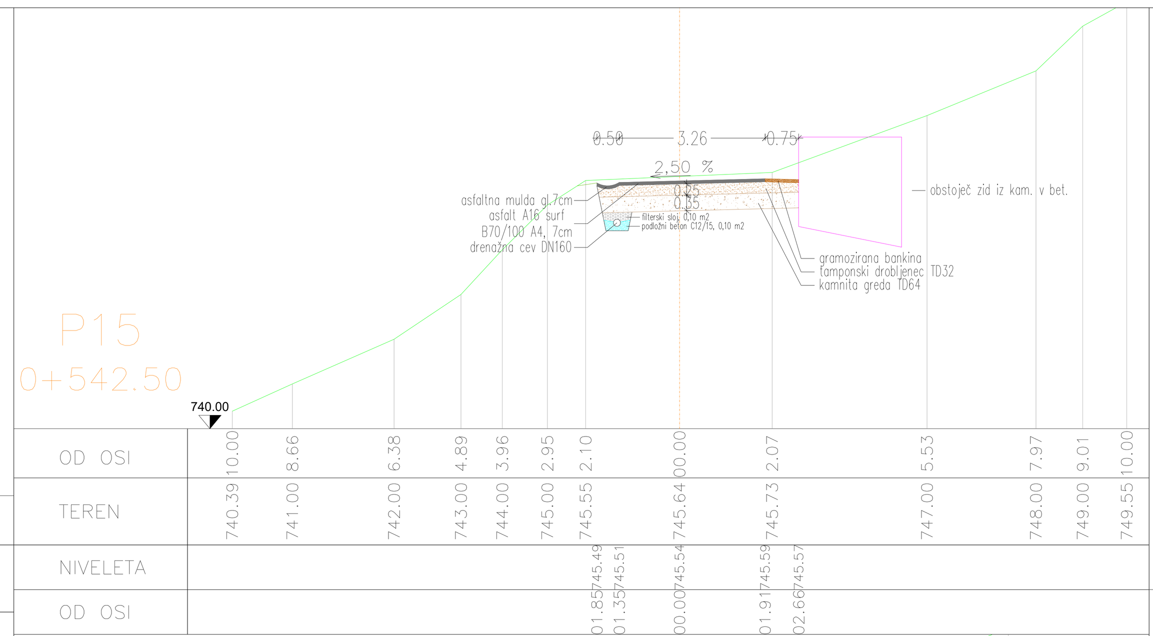
INVESTITOR	Občina Solčava, Solčava 29, 3335 SOLČAVA		FAZA, PROJ. DOK.: PZI
PROJEKT	Sanacija ceste JP 734051 Račnik		ŠT. PROJEKTA: Ap - 6/25
NASLOV RISBE	PREČNI PROFILI od P4 do P8		DATUM IZDELAVE: marec 2025
PODBLAŠČENI INŽENIR	Aleš Zaletel, dipl.inž.grad.	IZS: G - 4737	MERILO: 1 : 100
SODELAVEC	Gašper Lever, dipl. inž. gozd (UN)		ŠT. TEHNIČNEGA PRIKAZA: 11.2.2.5

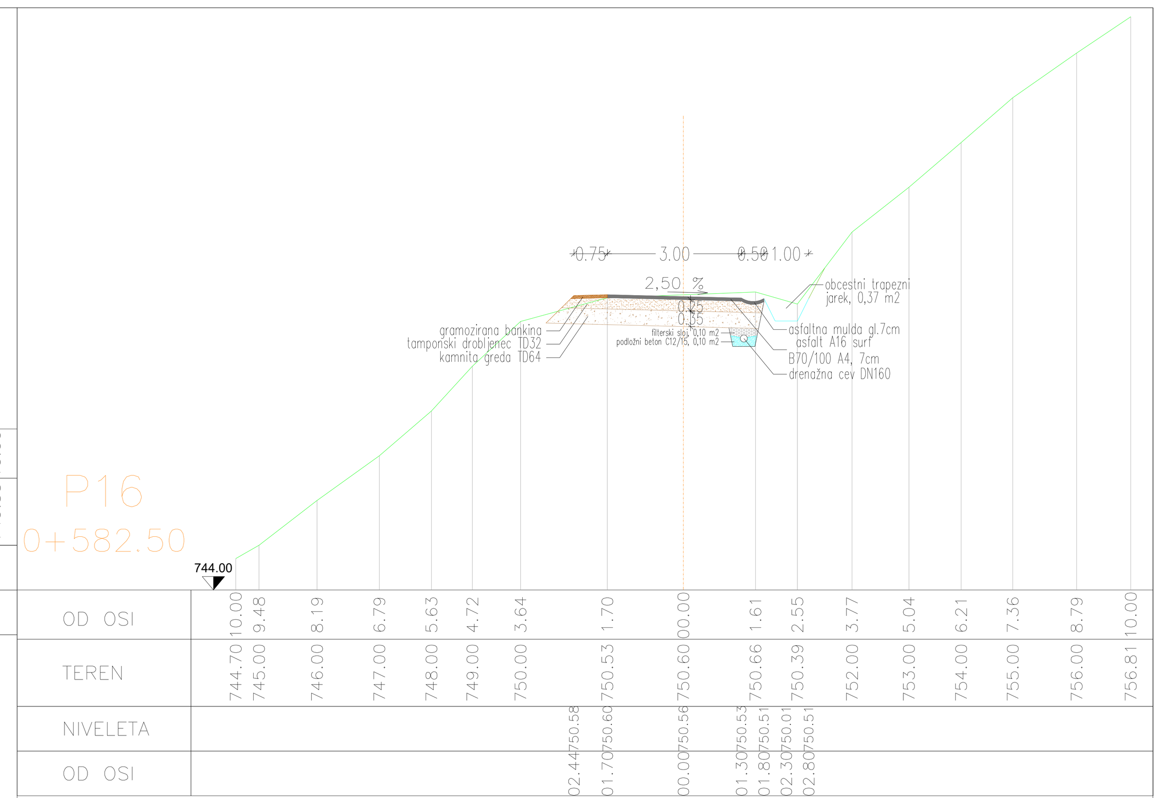


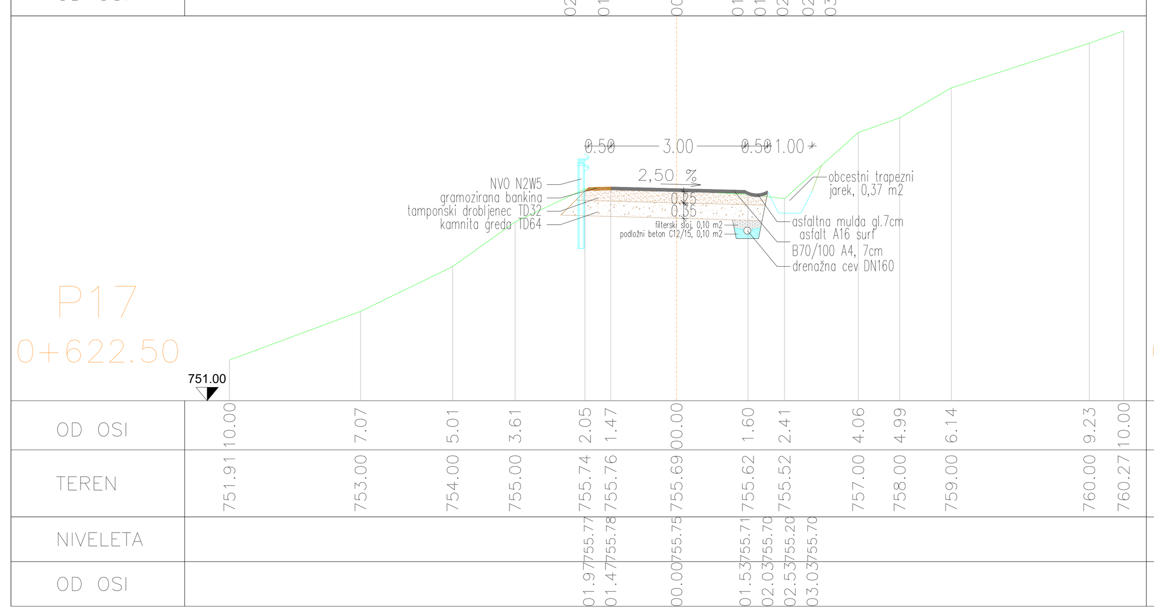
APUS d.o.o.
Pribinova 5, 1000 Ljubljana

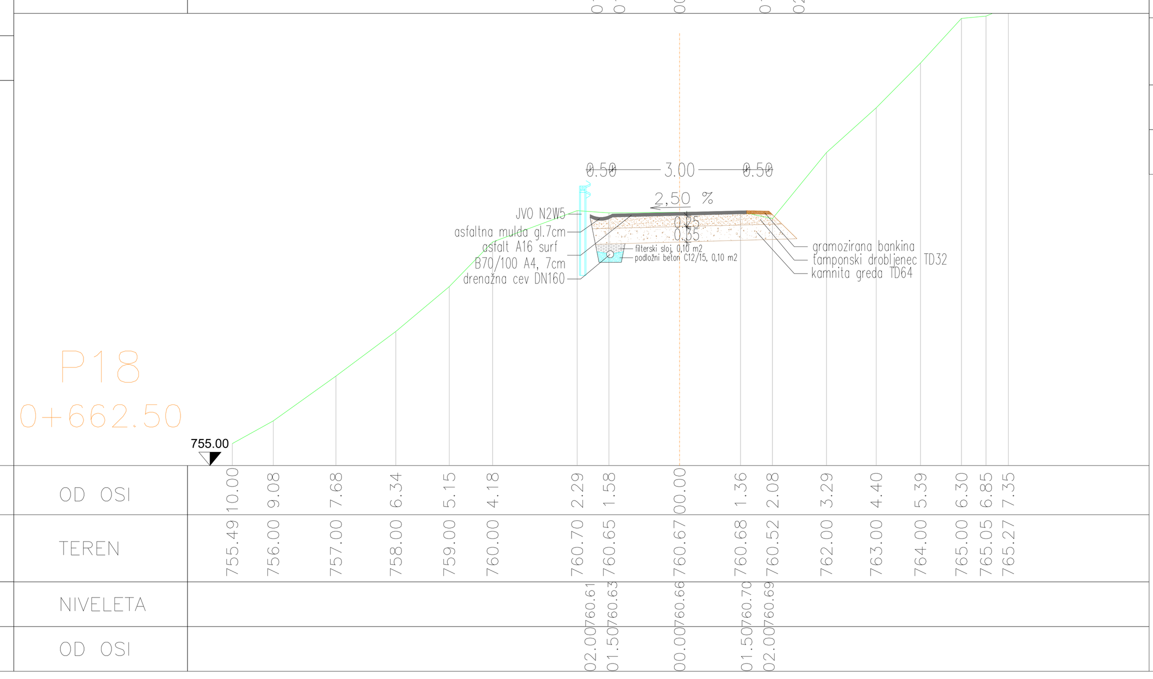
INVESTITOR	Občina Solčava, Solčava 29, 3335 SOLČAVA	FAZA PROJ. DOK. PZI
PROJEKT	Sanacija ceste JP 734051 Račnik	ŠT. PROJEKTA Ap - 6/25
NASLOV RISBE	PREČNI PROFILI od P9 do P13	DATUM IZDELAVE marec 2025
POOBLAŠČENI INŽENIR	Aleš Zaletel, dipl.inž.grad. IZS: G - 4737	MERILO 1 : 100
SODELAVEC	Gašper Lever, dipl. inž. gozd (UN)	ŠT. TEHNIČNEGA PRIKAZA 11.2.2.6







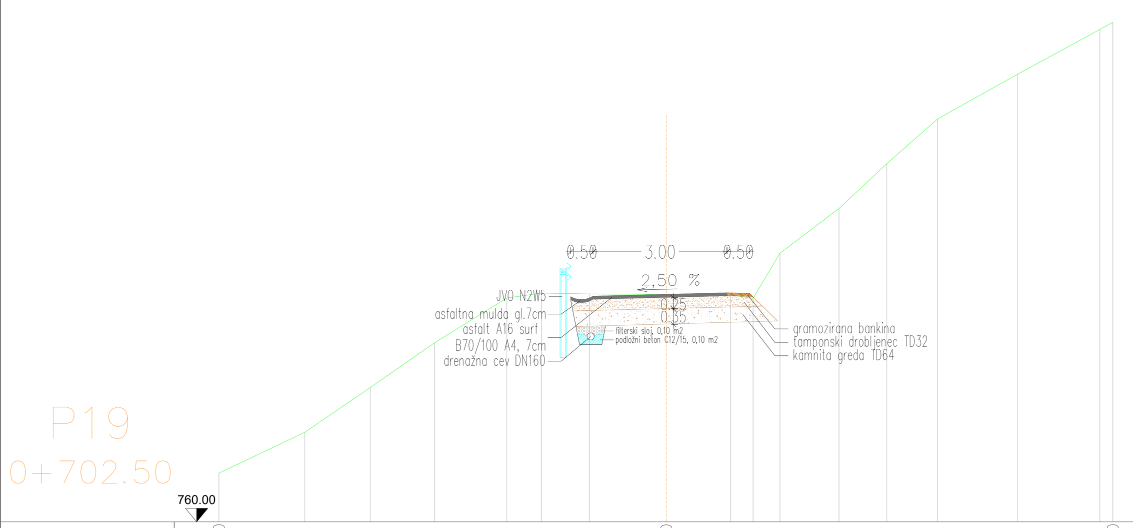




MERILO 1:100 0 1m 2 3 4 5 6 7 8 9

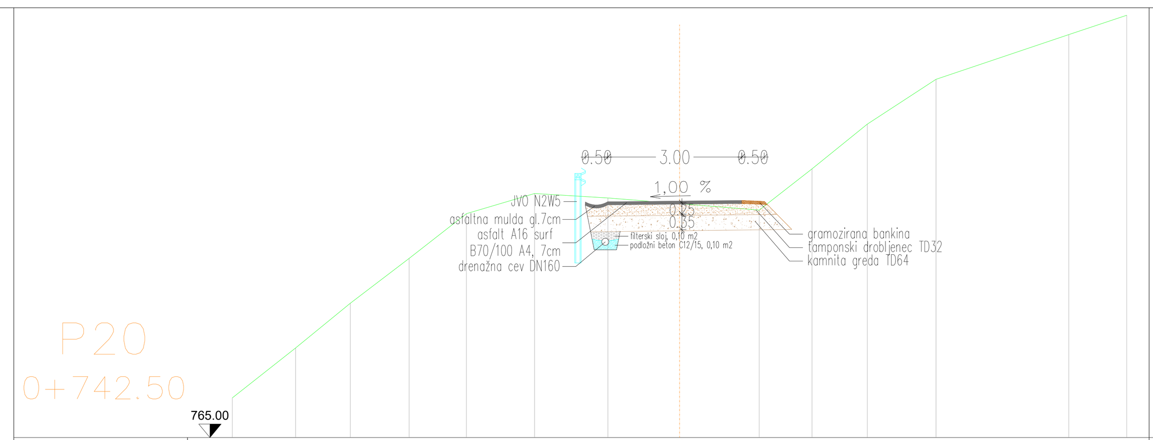
APUS d.o.o.
Pribinova 5, 1000 Ljubljana

INVESTITOR	Občina Solčava, Solčava 29, 3335 SOLČAVA		FAZA PROJ. DOK. PZI
PROJEKT	Sanacija ceste JP 734051 Račnik		ŠT. PROJEKTA Ap - 6/25
NASLOV RISBE	PREČNI PROFILI od P14 do P18		DATUM IZDELAVE marec 2025
POOBLAŠČENI INŽENIR	Aleš Zaletel, dipl.inž.grad.	IZS: G - 4737	MERILO 1 : 100
SODELAVEC	Gašper Lever, dipl. inž. gozd (UN)		ŠT. TEHNIČNEGA PRIKAZA 11.2.2.7



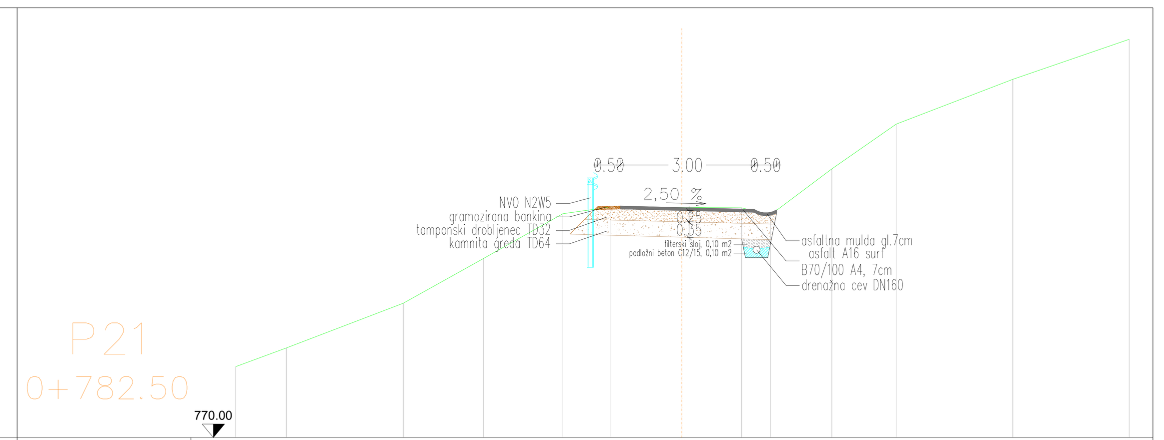
OD OSI	10.00	8.08	6.62	5.18	3.56	2.79	1.72	00.00	1.44	1.94	2.54	3.86	4.93	6.07	7.86	9.70	10.00
TEREN	761.09	762.00	763.00	764.00	765.00	765.11	765.09	765.08	765.07	764.99	766.00	767.00	768.00	769.00	770.00	771.00	771.16

NIVELETA	765.03	765.04	765.08	765.12	765.11
OD OSI	0.215	01.64	00.00	01.35	01.86



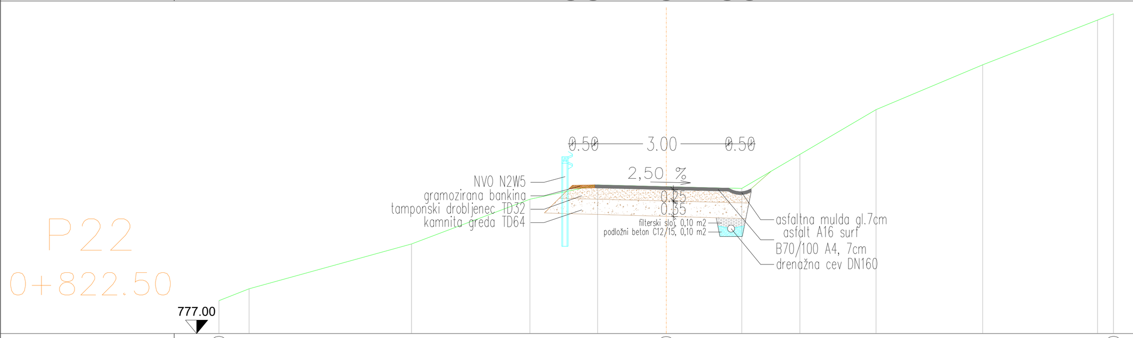
OD OSI	10.00	8.58	7.36	6.05	4.77	3.24	1.60	00.00	1.78	2.96	4.20	5.73	8.70	10.00
TEREN	765.88	767.00	768.00	769.00	770.00	770.45	770.35	770.22	770.08	771.00	772.00	773.00	774.00	774.43

NIVELETA	770.26	770.27	770.28	770.30	770.27
OD OSI	02.11	01.60	00.00	01.39	01.89



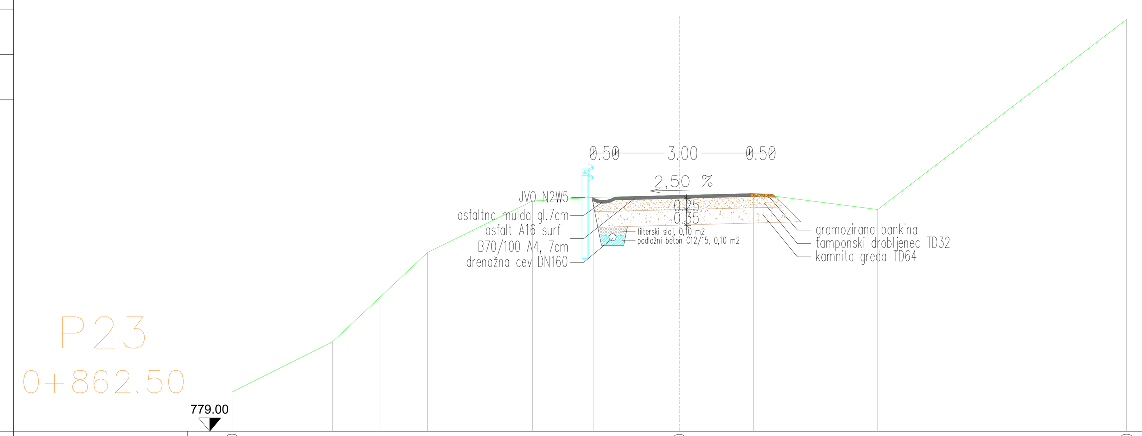
OD OSI	10.00	8.84	6.23	4.43	2.66	1.58	00.00	1.34	1.98	3.35	4.79	7.40	10.00
TEREN	771.58	772.00	773.00	774.00	775.00	775.15	775.14	775.13	774.97	776.00	777.00	778.00	778.89

NIVELETA	775.16	775.17	775.14	775.10	775.09
OD OSI	01.88	01.38	00.00	01.62	02.12



OD OSI	10.00	9.33	9.33	3.05	1.53	00.00	1.69	2.99	4.69	7.08	9.64	10.00
TEREN	777.74	778.00	779.00	780.00	780.32	780.28	780.24	781.00	782.00	783.00	784.00	784.14

NIVELETA	780.31	780.32	780.28	780.25	780.23
OD OSI	02.10	01.60	00.00	01.40	01.90



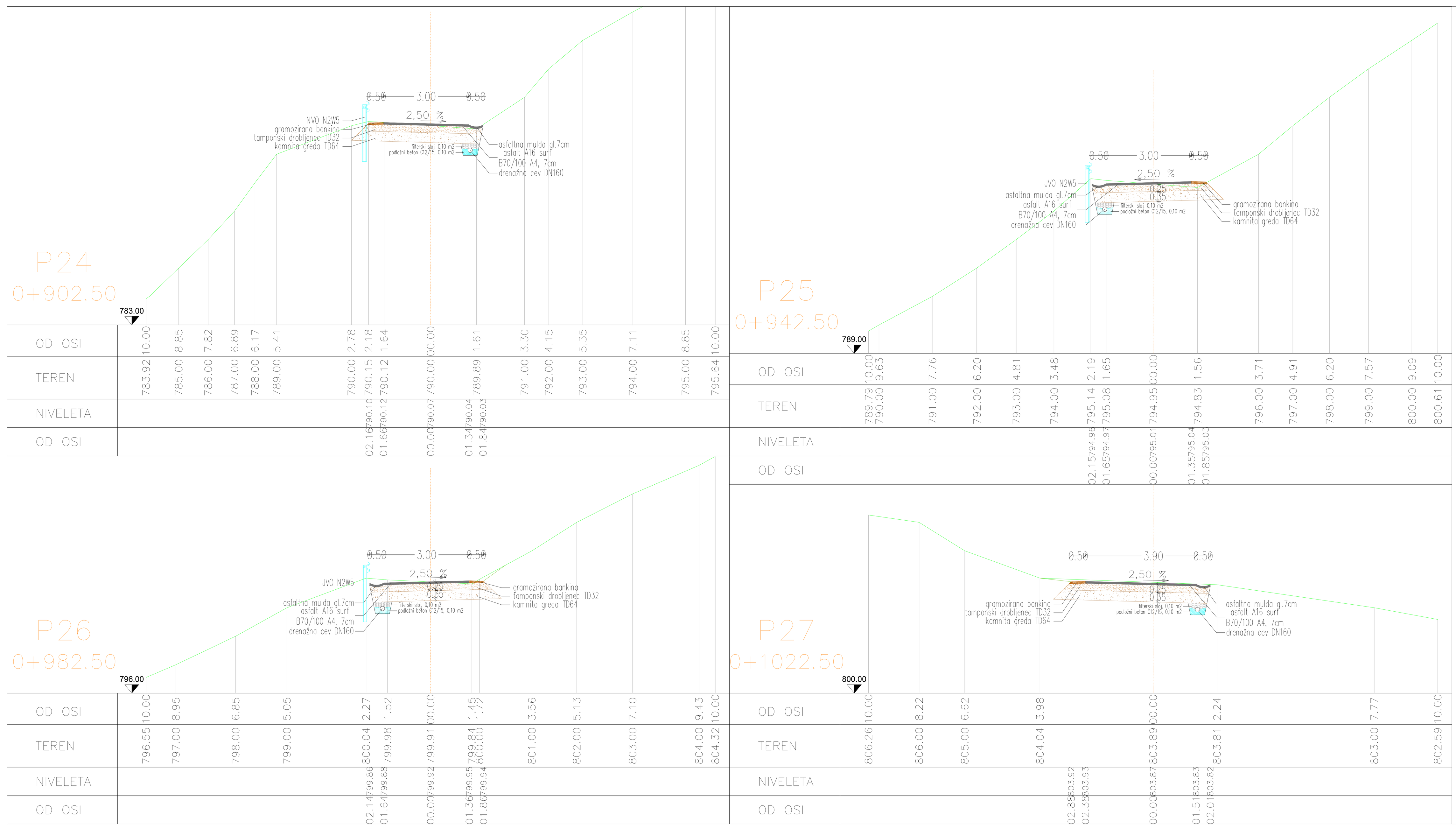
OD OSI	10.00	7.76	6.69	5.63	3.28	1.93	00.00	1.66	1.44	10.00
TEREN	780.88	782.00	783.00	784.00	785.15	785.23	785.28	785.32	784.96	789.21

NIVELETA	784.23	784.24	784.28	784.32	784.30
OD OSI	01.44	01.94	00.00	01.59	02.09

MERILO 1:100 0 1m 2 3 4 5 6 7 8 9

APUS d.o.o.
Pribinova 5, 1000 Ljubljana

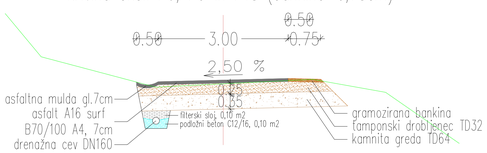
INVESTITOR	Občina Solčava, Solčava 29, 3335 SOLČAVA		FAZA PROJ. DOK. PZI
PROJEKT	Sanacija ceste JP 734051 Račnik		ŠT. PROJEKTA Ap - 6/25
NASLOV RISBE	PREČNI PROFILI od P19 do P23		DATUM IZDELAVE marec 2025
POOBLAŠČENI INŽENIR	Aleš Zaletel, dipl.inž.grad.	IZS: G - 4737	MERILO 1 : 100
SODELAVEC	Gašper Lever, dipl. inž. gozd (UN)		ŠT. TEHNIČNEGA PRIKAZA 11.2.2.8



APUS d.o.o. Pribinova 5, 1000 Ljubljana			
INVESTITOR	Občina Solčava, Solčava 29, 3335 SOLČAVA		FAZA PROJ. DOK. PZI
PROJEKT	Sanacija ceste JP 734051 Račnik		ŠT. PROJEKTA Ap - 6/25
NASLOV RISBE	PREČNI PROFILI od P24 do P27		DATUM IZDELAVE marec 2025
POOBLAŠČENI INŽENIR	Aleš Zaletel, dipl.inž.grad.	IZS: G - 4737	MERILO 1 : 100
SODELAVEC	Gašper Lever, dipl. inž. gozd (UN)		ŠT. TEHNIČNEGA PRIKAZA 11.2.2.9

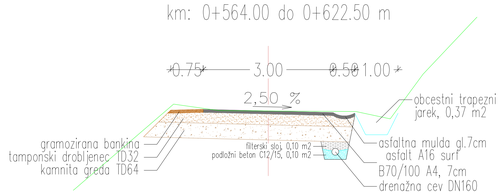
TIPIČNI PREREZ CESTE

km: 0+0.00 do 0+71.00m (bankina=0,75cm)
km: 0+622.50 do 1+0037.70m (bankina=0,50cm)
krivina okoli P6, P9 in P13 (bankina=0,75cm)



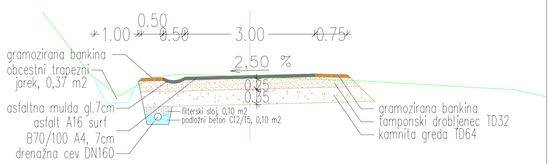
TIPIČNI PREREZ CESTE

km: 0+318.00 do 0+455.50 m
km: 0+564.00 do 0+622.50 m



TIPIČNI PREREZ CESTE

km: 0+475.70 do 0+563.80 m
km: 0+71.00 do 0+300.00 m

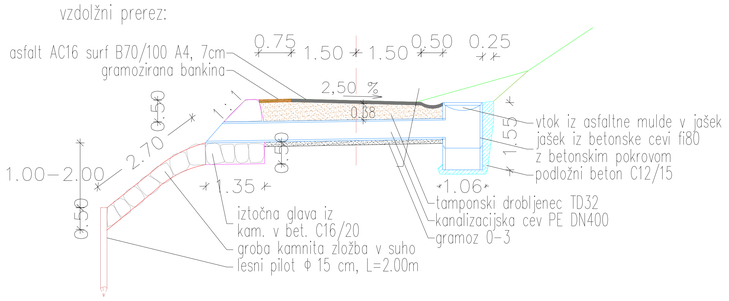


MERILO 1:50 0 0.5 1m 1.5 2 2.5 3 3.5 4 4.5

APUS d.o.o. Pribinova 5, 1000 Ljubljana			
INVESTITOR	Občina Solčava, Solčava 29, 3335 SOLČAVA		FAZA PROJ. DOK. PZI
PROJEKT	Sanacija ceste JP 734051 Račnik		ŠT. PROJEKTA Ap - 6/25
NASLOV RISBE	KARAKTERISTIČNI PREČNI PROFILI		DATUM IZDELAVE marec 2025
PODBLAŠČENI INŽENIR	Aleš Zaletel, dipl.inž.grad.	IZS: G - 4737	MERILO 1 : 50
SODELAVEC	Gašper Lever, dipl. inž. gozd (UN)		ŠT. TEHNIČNEGA PRIKAZA 11.2.2.10

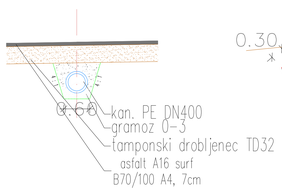
DETAJLI JAŠKA fi80, PREPUSTA IN RAZPRŠILNEGA OBJEKTA

vzdolžni prerez:

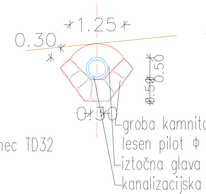


PREČNI PREREZI ČEZ PREPUST IN RAZPRŠILNI OBJEKT

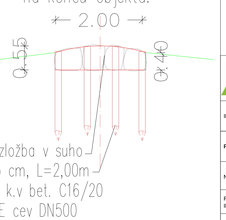
prerez čez prepust:



na iztoku iz prepusta:



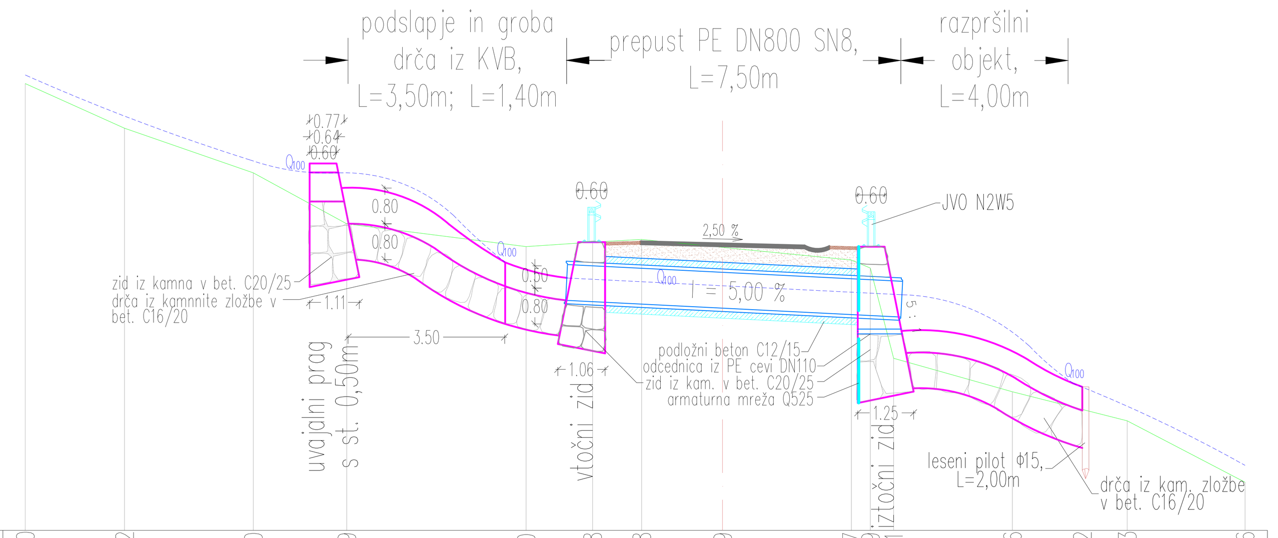
na koncu objekta:



MERILO 1:50 0 0.5 1m 1.5 2 2.5 3 3.5 4 4.5

APUS d.o.o.
Pribinova 5, 1000 Ljubljana

INVESTITOR	Občina Solčava, Solčava 29, 3335 SOLČAVA		FAZA PROJ. DOK. PZI
PROJEKT	Sanacija ceste JP 734051 Račnik		ŠT. PROJEKTA Ap - 6/25
NASLOV RISBE	DETAJLI PREPUSTA		DATUM IZDELAVE marec 2025
PODOBLAŠČENI INŽENIR	Aleš Zaletel, dipl.inž.grad.	IZS: G - 4737	MERILO 1 : 50
SODELAVEC	Gašper Lever, dipl. inž. gozd (UN)		ŠT. TEHNIČNEGA PRIKAZA 11.2.2.11



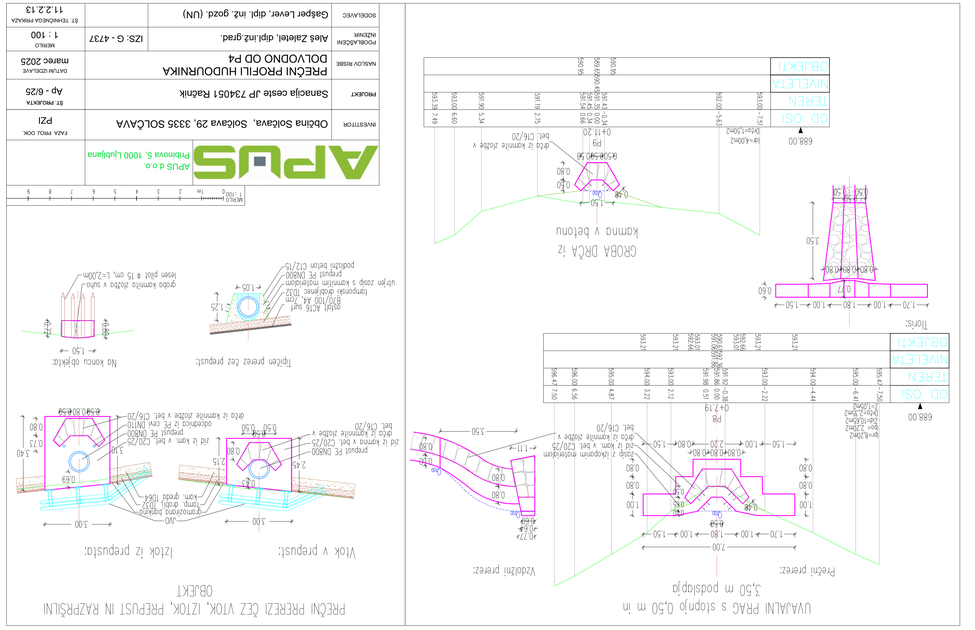
STACIONAŽA	00.00	02.22	05.10	07.19	11.20	12.68	13.78	15.59	18.47 18.89 19.41	22.06	23.62	24.63	27.26
PROFIL		07.19		P8	04.01 P9								
KOTE TERENA	595.00	594.00	593.00	591.86	691.35	591.45	591.51	591.33	591.05 589.87 588.85	588.10		587.45	586.08
KOTE NIVELETE				593.01 591.86	690.31	591.45 591.12	591.47 590.06	591.42 589.97	591.35 589.83 689.78	688.43	687.68		
KOTE OBJEKTOV				690.44 692.66 591.06 590.67	590.83 589.49 689.17 689.36 690.65	588.96	589.84	589.75	587.85 589.46 588.17 589.11	587.51	586.84		

MERILO 1 : 100 0 1m 2 3 4 5 6 7 8 9

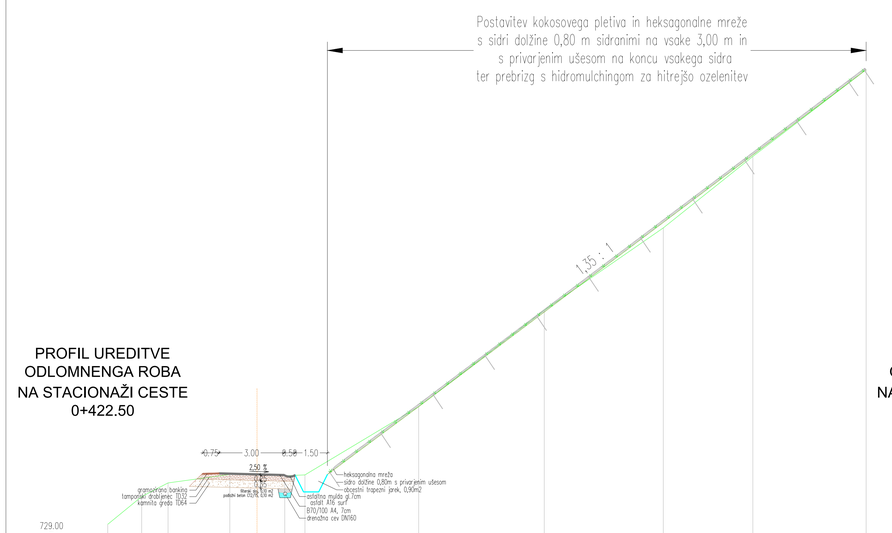
APUS d.o.o.
Pribinova 5, 1000 Ljubljana

INVESTITOR	Občina Solčava, Solčava 29, 3335 SOLČAVA		FAZA PROJ. DOK. PZI
PROJEKT	Sanacija ceste JP 734051 Račnik		ŠT. PROJEKTA Ap - 6/25
NASLOV RISBE	PODOLŽNI PREREZ PO OSI STRUGE HUDOURNIKA DOLVODNO OD P4		DATUM IZDELAVE marec 2025
POOBLAŠČENI INŽENIR	Aleš Zaletel, dipl.inž.grad.	IZS: G - 4737	MERILO 1 : 100
SODELAVEC	Gašper Lever, dipl. inž. gozd. (UN)		ŠT. TEHNIČNEGA PRIKAZA 11.2.2.12

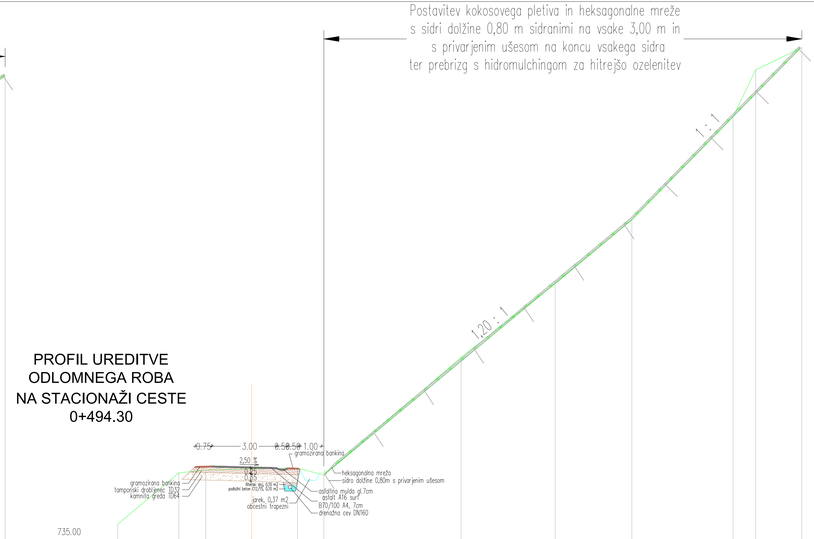
PREČNI PEREZI ČEZ VTOK, IZTOK, PREPUST IN RAZPRŠILNI OBJEKT



PROFIL UREDITVE
ODLOMNENGA ROBA
NA STACIONAŽI CESTE
0+422.50

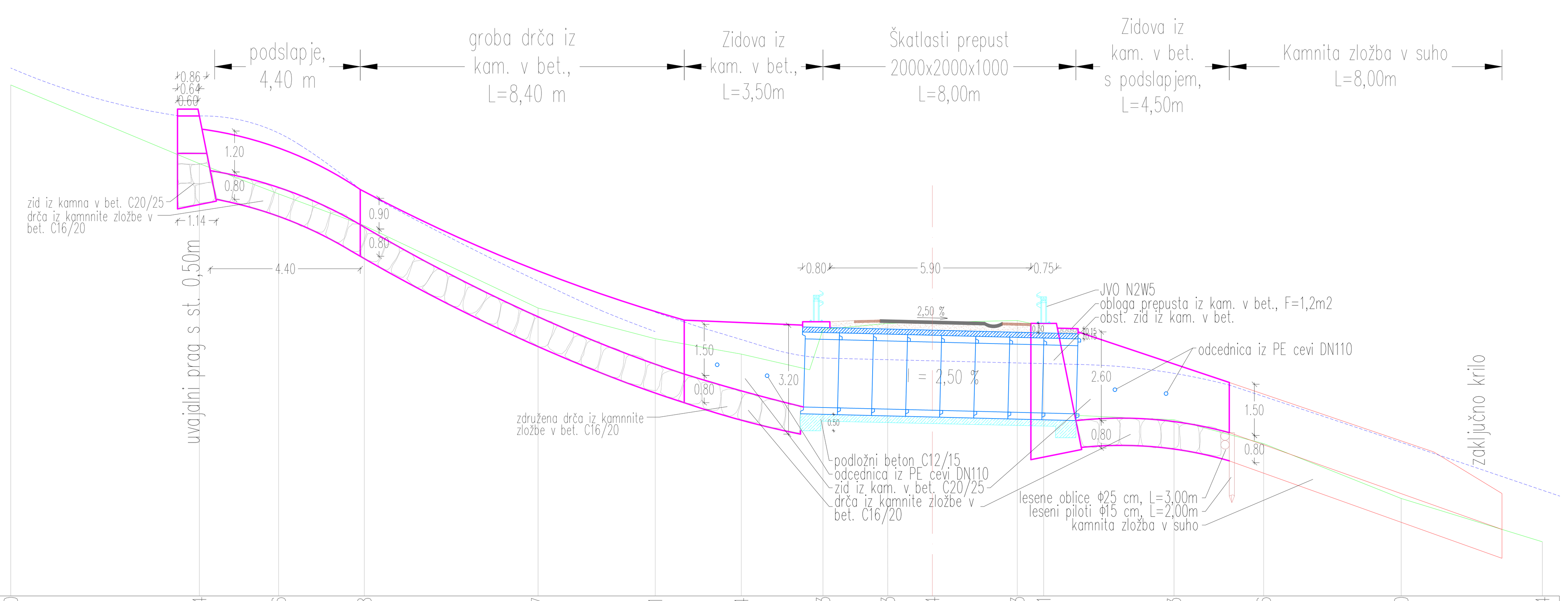


PROFIL UREDITVE
ODLOMNEGA ROBA
NA STACIONAŽI CESTE
0+494.30



MERILO
1:100

APUS d.o.o. Pribinova 5, 1000 Ljubljana			
INVESTITOR	Občina Solčava, Solčava 29, 3335 SOLČAVA		FAZA PROJ. DOK. PZI
PROJEKT	Sanacija ceste JP 734051 Račnik		ŠT. PROJEKTA Ap - 6/25
NASLOV RISBE	PODOLŽNI PROFIL ODLOMNEGA ROBA		DATUM IZDELAVE marec 2025
PODOBLAŠČENI INŽENIR	Aleš Zaletel, dipl.inž.grad.	IZS: G - 4737	MERILO 1 : 100/100
SODELAVEC	Gašper Lever, dipl. inž. gozd. (UN)		ŠT. TEHNIČNEGA PRIKAZA 11.2.2.14

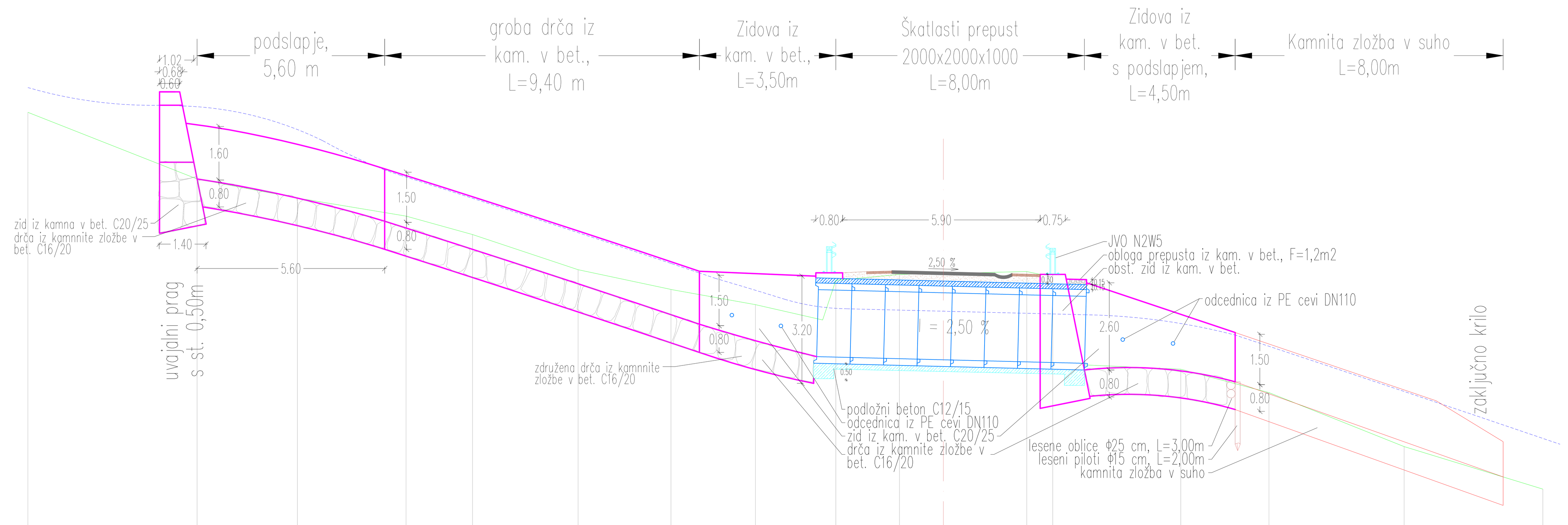


STACIONAŽA	00.00	05.54	07.86	10.38	15.47	18.91	21.44	23.83	25.73	27.04	29.53	30.31		34.13	36.76	40.80	44.94
PROFIL	5.54	P1	4.84	P2	8.53	P5											
KOTE TERENA	602.00	599.69	598.80	597.87	595.45	594.55	594.01	593.55	595.00	595.03	595.09	595.00		592.17	591.47	590.86	588.59
KOTE NIVELETE		599.99 599.48	598.99	597.82	595.19	593.80	593.02	592.55 593.53 595.05	595.14	595.07 592.54	592.39	595.00 592.37	592.35	592.12	591.43	589.90	588.95
KOTE OBJEKTOV		598.36 600.70 598.64 598.59	600.15 598.14	598.87 596.90	596.54 594.32	595.35 692.96	595.02 692.16	594.95 691.77 592.13		592.06		591.99	592.14 691.65	593.81 691.31	592.92 690.60	591.55 689.16	590.00 688.10

MERILO 1 : 100 — 0 1m 2 3 4 5 6 7 8 9

APUS d.o.o.
Pribinova 5, 1000 Ljubljana

INVESTITOR	Občina Solčava, Solčava 29, 3335 SOLČAVA		FAZA PROJ. DOK. PZI
PROJEKT	Sanacija ceste JP 734051 Račnik		ŠT. PROJEKTA Ap - 6/25
NASLOV RISBE	PODOLŽNI PREREZ PO OSI STRUGE LEVEGA PRITOKA SPODNJE UREDITVE		DATUM IZDELAVE marec 2025
POOBLAŠČENI INŽENIR	Aleš Zaletel, dipl.inž.grad.	IZS: G - 4737	MERILO 1 : 100
SODELAVEC	Gašper Lever, dipl. inž. gozd. (UN)		ŠT. TEHNIČNEGA PRIKAZA 11.2.2.15

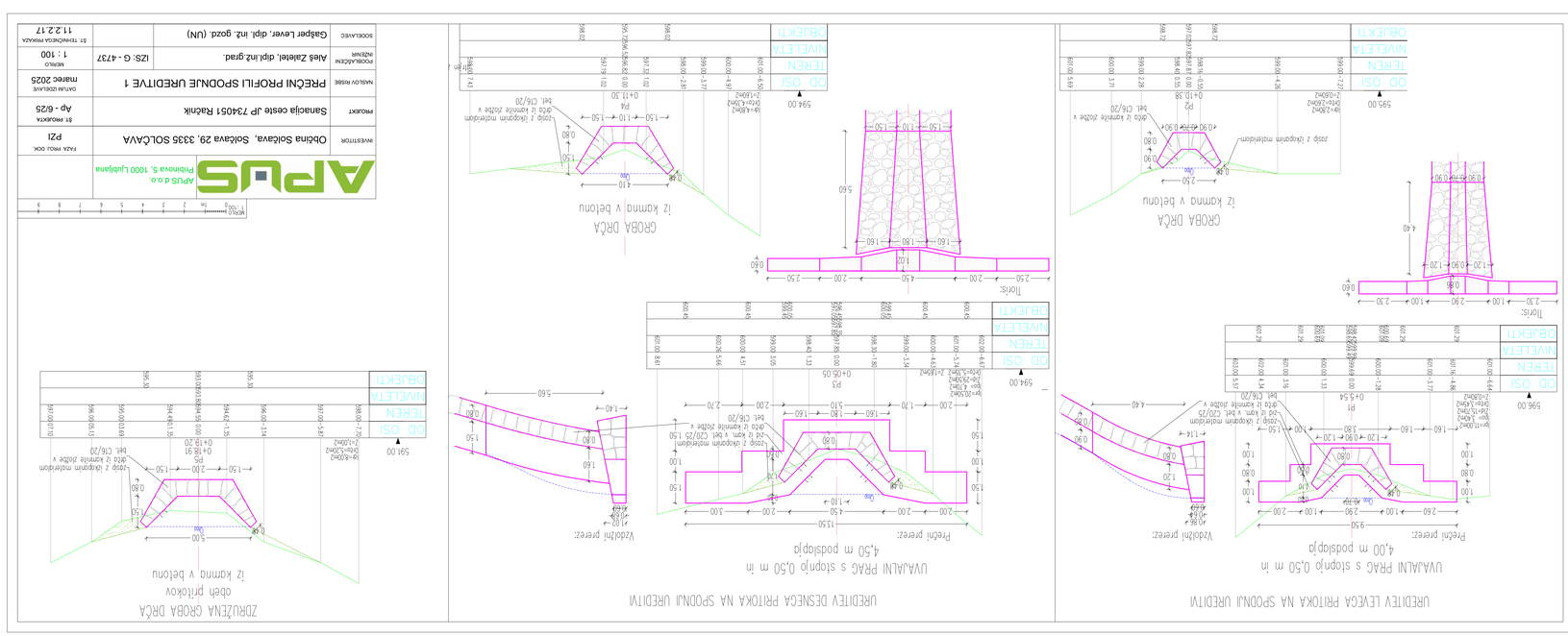


STACIONAŽA	PROFIL	KOTE TERENA	KOTE NIVELETE	KOTE OBJEKTOV
00.00		599.84		
	5.05			596.23
05.05	P3	597.85	598.35 597.85	596.38 597.00 596.50
	5.75			
08.05		597.28	597.28	598.88 596.46
11.29	P4	596.74	596.38	597.95 596.54
13.27		596.19	597.28	597.32 594.89
	8.39			
16.43		595.14	594.70	596.30 593.86
19.20	P5	594.55	593.80	595.35 592.96
21.72		594.01	593.02	595.02 592.16
24.12		594.82	592.55 593.53 595.05	594.95 591.77 592.13
26.02		595.00	595.14	
27.33		595.03	595.07 592.54	592.06
29.81		595.09	592.39	591.99
30.59		595.00	595.00 592.37 592.35	592.14 591.65
34.42		592.17	592.12	593.81 591.31
37.05		591.47	591.43	592.92 590.60
41.08		590.86	589.90	591.55 589.16
45.23		588.59	588.59	590.00 588.03

MERILO 1 : 100 — 0 1m 2 3 4 5 6 7 8 9

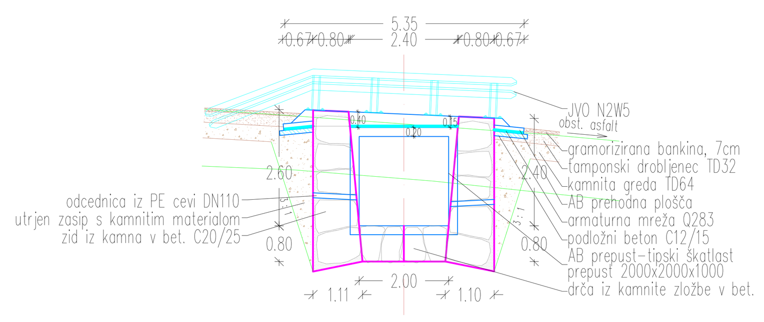
APUS d.o.o.
Pribinova 5, 1000 Ljubljana

INVESTITOR	Občina Solčava, Solčava 29, 3335 SOLČAVA		FAZA PROJ. DOK. PZI
PROJEKT	Sanacija ceste JP 734051 Račnik		ŠT. PROJEKTA Ap - 6/25
NASLOV RISBE	PODOLŽNI PREREZ PO OSI STRUGE DESNEGA PRITOKA SPODNJE UREDITVE		DATUM IZDELAVE marec 2025
POOBLAŠČENI INŽENIR	Aleš Zaletel, dipl.inž.grad.	IZS: G - 4737	MERILO 1 : 100
SODELAVEC	Gašper Lever, dipl. inž. gozd. (UN)		ŠT. TEHNIČNEGA PRIKAZA 11.2.2.16

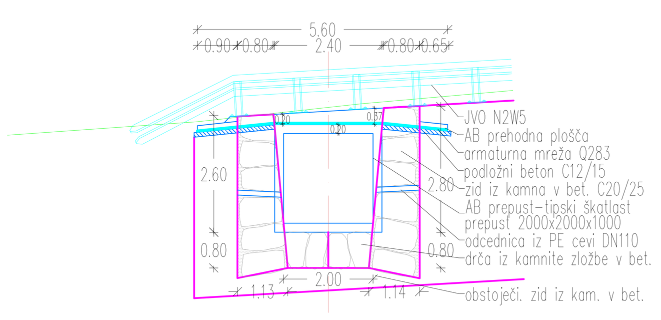

UREDITEV LEVEGA PRITOKA NA SPODNJI UREDITVI
UVAJALNI PRAG s stopnjo 0,50 m in
4,00 m dosklopjo
Pečni prerez:
Vzdolžni prerez:
Tloris:
GROBA DRČA
iz kovnno v betonu
UREDITEV DESNEGA PRITOKA NA SPODNJI UREDITVI
UVAJALNI PRAG s stopnjo 0,50 m in
4,50 m dosklopjo
Pečni prerez:
Vzdolžni prerez:
Tloris:
GROBA DRČA
iz kovnno v betonu
ZIDRUŽENA GROBA DRČA
oben pritokov
iz kovnno v betonu
Tloris:
APUS d.o.o.
Pribinova 5, 1000 Ljubljana
INVESTITOR
Občina Solčava, Solčava 29, 3335 SOLČAVA
PROJEKT
Sanacija cestе JP 743051 Rašnik
NASLOV RISBE
PREČNI PROFILI SPODNJE UREDITVE 1
PODKLADČENI NAČRTNIK
Aleš Zalетel, dipl.inž.grad.
IZS: G - 4737
SODELAVCI
Gašper Levar, dipl. inž. gozd. (UN)
FAZA PROJ. DOK.
PZI
ŠT. PROJEKTA
Ap - 6/25
DATUM IZDELAVE
marec 2025
MERILO
1 : 100
ŠT. TEHNIČNEGA RISKAZA
11.2.2.17

DETALJ ŠKATLASTEGA PREPUSTA NA SPODNJI UREDITVI

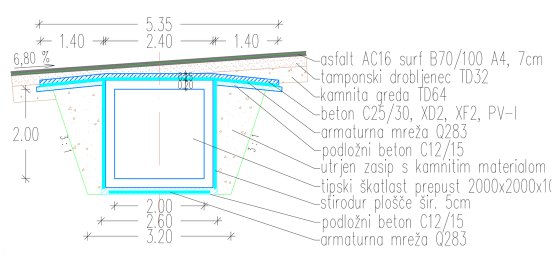
VTOK V ŠKATLAST PREPUST



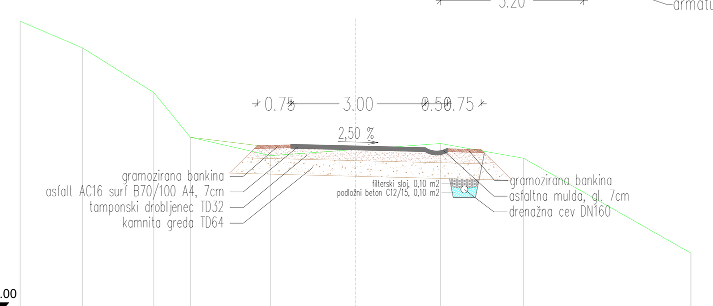
IZTOK IZ ŠKATLASTEGA PREPUSTA



TIPIČEN PREREZ ČEZ PREPUST



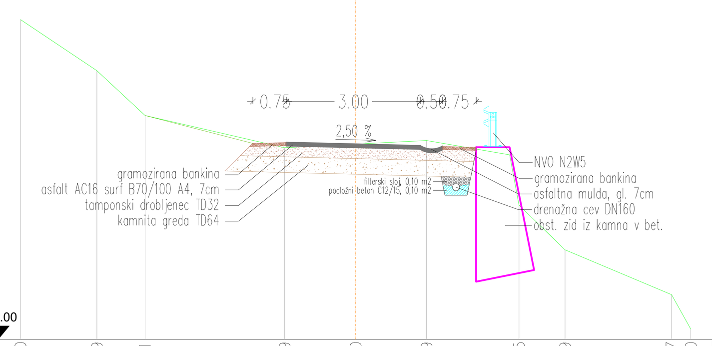
P1
0+000.00



OD OSI	07.50	06.10	04.51	03.69	01.90	00.00	01.90	03.76	07.50
TEREN	597.60	597.00	596.00	595.00	594.59	594.73	594.86	594.53	592.41

NIVELETA	594.82	594.83	594.80	594.76	594.75	594.73
OD OSI	02.19	01.44	00.00	01.56	02.06	02.81

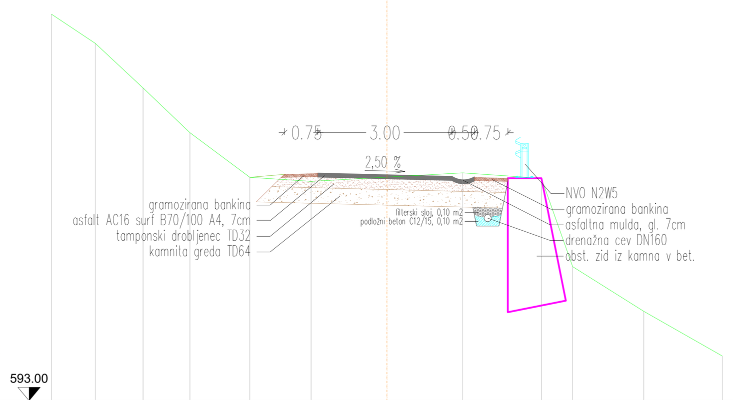
P2
0+018.50



OD OSI	07.50	05.79	04.71	01.59	00.00	01.59	03.65	04.69	07.07	07.50
TEREN	599.14	598.00	597.00	596.28	596.36	596.44	595.00	594.00	593.00	592.23

NIVELETA	596.38	596.40	596.36	596.32	596.31	596.29
OD OSI	02.30	01.55	00.00	01.45	01.95	02.70

P3
0+034.20



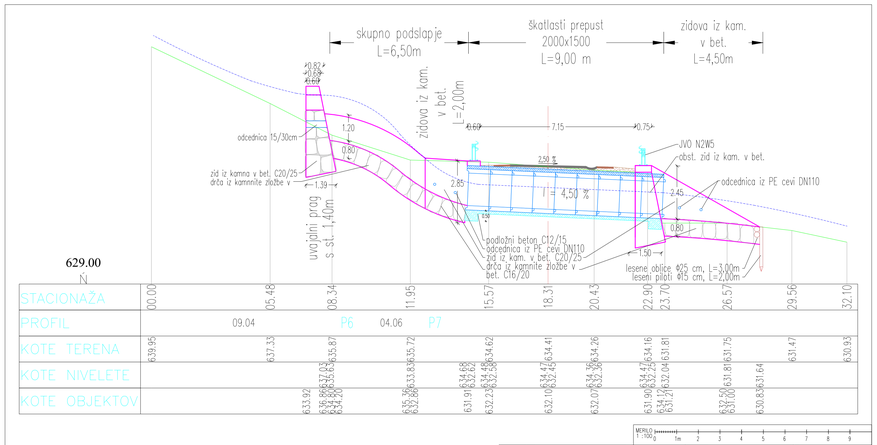
OD OSI	07.50	06.52	05.45	04.40	03.06	01.70	00.00	01.70	03.45	04.15	05.74	07.50
TEREN	601.65	601.00	600.00	599.00	598.00	597.91	598.00	598.10	597.98	596.00	595.00	594.00

NIVELETA	598.07	598.09	598.05	598.01	598.00	598.98
OD OSI	02.29	01.54	00.00	01.45	01.95	02.70

MERILO 1 : 100 0 1m 2 3 4 5 6 7 8 9

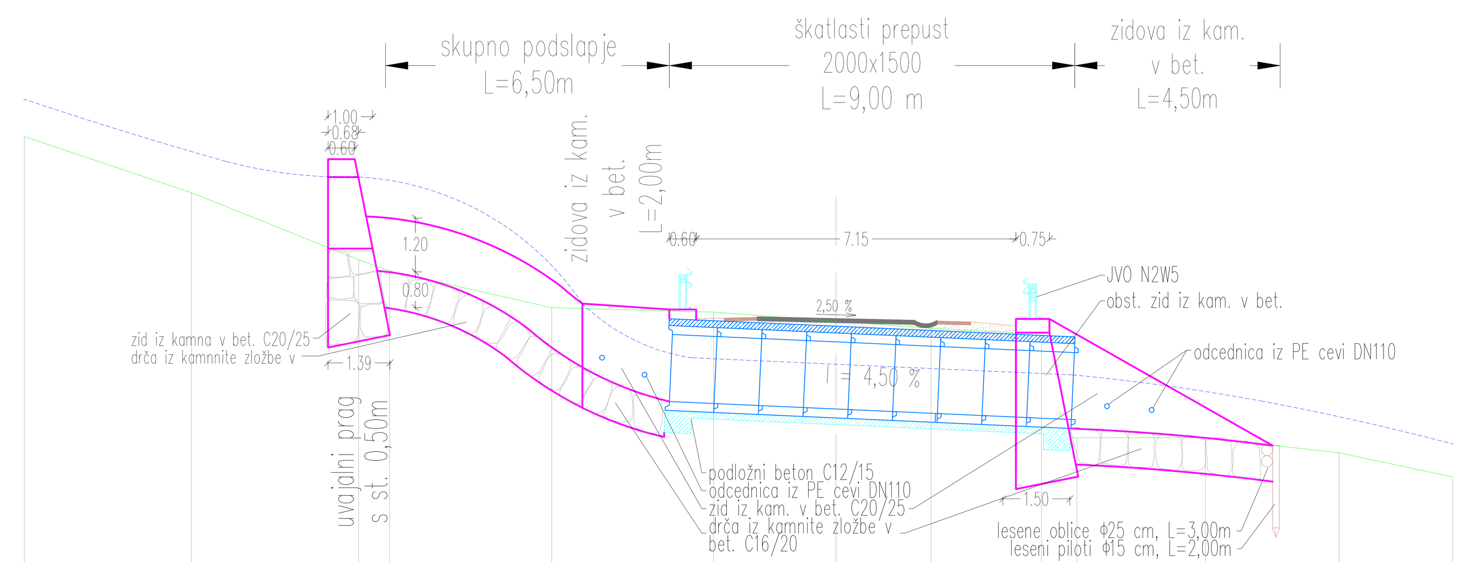
APUS d.o.o.
Pribinova 5, 1000 Ljubljana

INVESTITOR	Občina Solčava, Solčava 29, 3335 SOLČAVA		FAZA PROJ. DOK. PZI
PROJEKT	Sanacija ceste JP 734061 Račnik		ŠT. PROJEKTA Ap - 6/25
NASLOV RISBE	PREČNI PROFILI SPODNJE UREDITVE 2		DATUM IZDELAVE marec 2025
POOBLAŠČENI INŽENIR	Aleš Zaletel, dipl.inž.grad.	IZS: G - 4737	MERILO 1 : 100
SODELAVEC	Gašper Lever, univ.dipl.inž.gozd.		ŠT. TEHNIČNEGA PRIKAZA 11.2.2.18



MERILO 1:100

APUS d.o.o. Pribinova 5, 1000 Ljubljana			
INVESTITOR	Občina Solčava, Solčava 29, 3335 SOLČAVA		FAZA PROJ. DOK. PZI
PROJEKT	Sanacija ceste JP 734051 Račnik		ŠT. PROJEKTA Ap - 6/25
NASLOV RISBE	PODOLŽNI PREREZ PO OSI STRUGE DESNEGA PRITOKA ZGORNJE UREDITVE		DATUM IZDELAVE marec 2025
POOBLAŠČENI INŽENIR	Aleš Zaletel, dipl.inž.grad.	IZS: G - 4737	MERILO 1 : 100
SODELAVEC	Gašper Lever, dipl. inž. gozd. (UN)		ŠT. TEHNIČNEGA PRIKAZA 11.2.2.19



STACIONAŽA	00.00, 03.74, 07.48, 08.17, 11.95, 15.57, 20.43, 22.90, 23.70, 26.57, 29.56, 32.10
PROFIL	08.17, P6, 04.78, P7
KOTE TERENA	638.55, 637.29, 635.79, 635.54, 635.72, 634.62, 634.26, 634.16, 631.81, 631.75, 631.47, 630.93
KOTE NIVELETE	636.04, 635.54, 633.83, 634.68, 632.62, 634.48, 632.58, 634.47, 632.45, 634.36, 632.36, 634.47, 632.25, 632.04, 631.81, 631.64
KOTE OBJEKTOV	633.83, 636.76, 635.54, 634.11, 635.36, 632.86, 631.91, 632.23, 632.10, 632.07, 631.90, 634.12, 631.21, 632.50, 631.00, 630.83

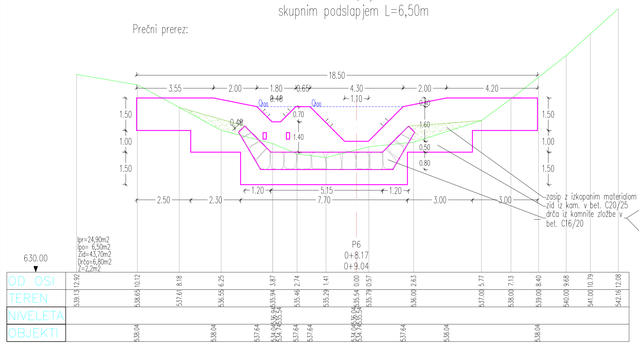
MERILO 1 : 100 — 0, 1m, 2, 3, 4, 5, 6, 7, 8, 9

APUS d.o.o.
Pribinova 5, 1000 Ljubljana

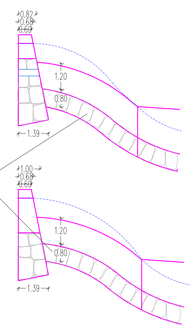
INVESTITOR	Občina Solčava, Solčava 29, 3335 SOLČAVA		FAZA PROJ. DOK.: PZI
PROJEKT	Sanacija ceste JP 734051 Račnik		ŠT. PROJEKTA: Ap - 6/25
NASLOV RISBE	PODOLŽNI PREREZ PO OSI STRUGE LEVEGA PRITOKA ZGORNJE UREDITVE		DATUM IZDELAVE: marec 2025
POOBLAŠČENI INŽENIR	Aleš Zaletel, dipl.inž.grad.	IZS: G - 4737	MERILO: 1 : 100
SODELAVEC	Gašper Lever, dipl. inž. gozd. (UN)		ŠT. TEHNIČNEGA PRIKAZA: 11.2.2.20

UVAJALNA PRAGOVA s stopnjo 1,40m in 0,50m ter skupnim podslapjem L=6,50m

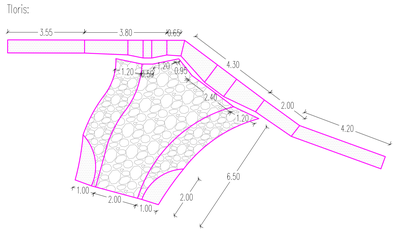
Prečni prerez:



Vzdolžni prerez:

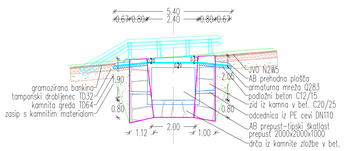


Tloris:

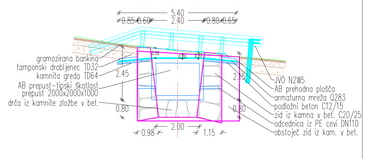


DETALJ ŠKATLASTEGA PREPUSTA NA ZGORNJI UREDITVI

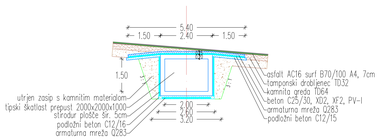
VTOK IZ ŠKATLASTEGA PREPUSTA



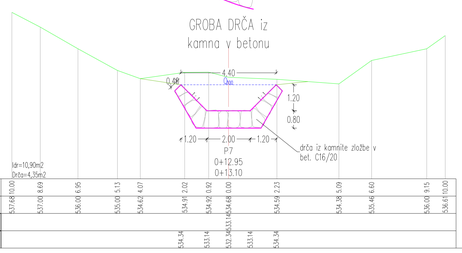
IZTOK IZ ŠKATLASTEGA PREPUSTA



TIPIČEN PREREZ ČEZ PREPUST

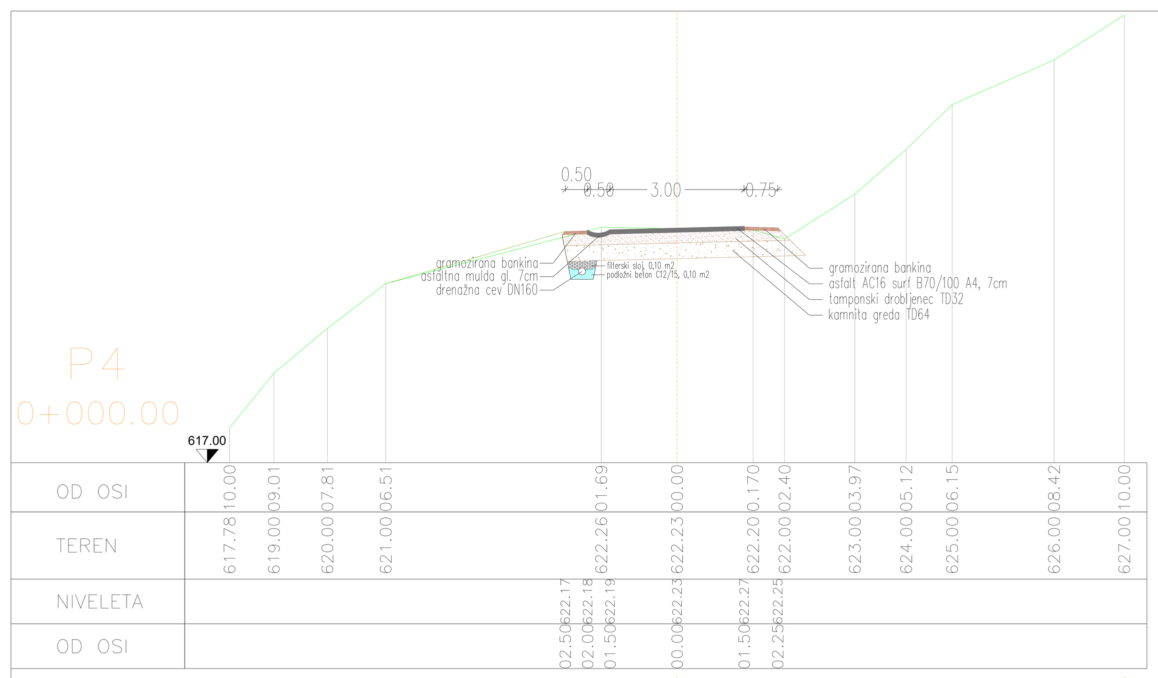


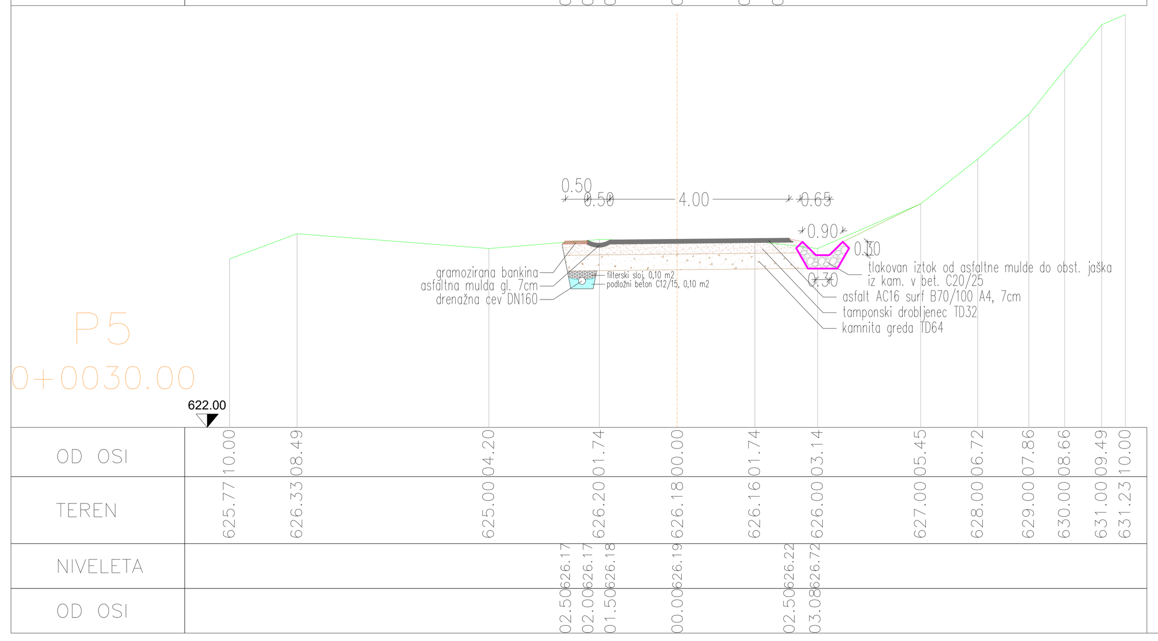
GROBA DRČA iz kamna v betonu

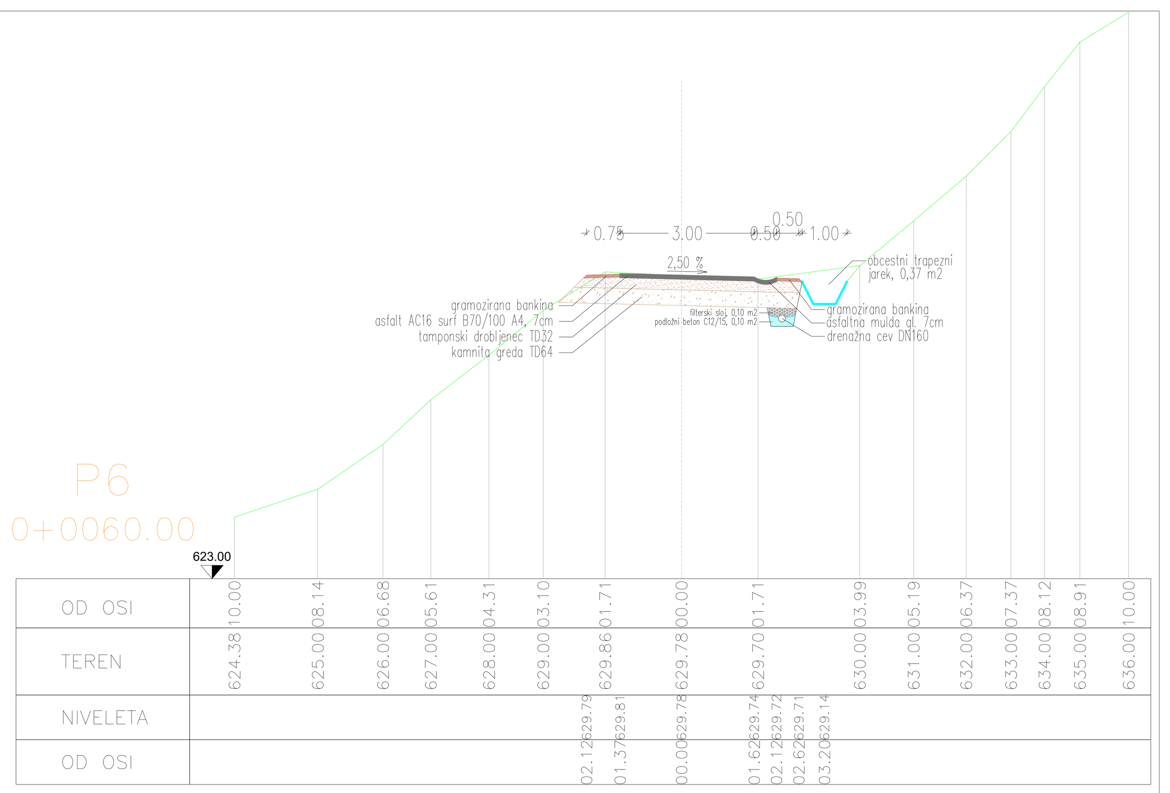


MERILO 1:100

APUS	APUS d.o.o. Pribinova 5, 1000 Ljubljana		
INVESTITOR	Občina Solčava, Solčava 29, 3335 SOLČAVA		FAZA PROJ. DOK.: PZI
PROJEKT	Sanacija ceste JP 734051 Račnik		ŠT. PROJEKTA: Ap - 6/25
NASLOV RISBE	PREČNI PROFILI ZGORNJE UREDITVE 1		DATUM IZDELAVE: marec 2025
POOBLAŠČENI INŽENIR	Aleš Zaletel, dipl.inž.grad.	IZS: G - 4737	MERILO: 1 : 100
SODELAVEC	Gašper Lever, dipl. inž. gozd. (UN)		ŠT. TEHNIČNEGA PRIKAZA: 11.2.2.21







MERILO 1 : 100

APUS d.o.o.
Pribinova 5, 1000 Ljubljana

INVESTITOR	Občina Solčava, Solčava 29, 3335 SOLČAVA		FAZA PROJ. DOK. PZI
PROJEKT	Sanacija ceste JP 734051 Račnik		ŠT. PROJEKTA Ap - 6/25
NASLOV RISBE	PREČNI PROFILI ZGORNJE UREDITVE 2		DATUM IZDELAVE marec 2025
POOBLAŠČENI INŽENIR	Aleš Zaletel, dipl.inž.grad.	IZS: G - 4737	MERILO 1 : 100
SODELAVEC	Gašper Lever, dipl. inž. gozd. (UN)		ŠT. TEHNIČNEGA PRIKAZA 11.2.2.22