

Naručilac: CRNA GORA
MONTEPUT D.O.O.

Projektant:  PUT-INŽENJERING, Podgorica

IDEJNO RJEŠENJE

IZGRADNJE PUTA PETLJA VERUŠA-LOPATE-VERUŠA;

I FAZA: PETLJA VERUŠA-LOPATE

TRASA

KNJIGA 2
SVESKA 1

AVGUST 2023.



elektronski potpis projektanta	elektronski potpis revidenta
--------------------------------	------------------------------

INVESTITOR

**VLADA CRNE GORE
MONTEPUT D.O.O.**

OBJEKAT

**IZGRADNJA PUTA PETLJA VERUŠA-LOPATE-VERUŠA;
I FAZA: PETLJA VERUŠA-LOPATE**

LOKACIJA

K.O.: LIJEVA RIJEKA I LOPATE

VRSTA TEHNIČKE
DOKUMENTACIJE

IDEJNO RJEŠENJE

PROJEKTANT

PUT-INŽENJERING DOO Trg Republike 25, Podgorica

ODGOVORNO LICE

Radenko Ostojić, dipl.inž.građ. Br.licence UPI 107/7-523/2

GLAVNI INŽENJER

Radenko Ostojić, dipl.inž.građ. Br.licence UPI 107/7-523/2



elektronski potpis projektanta	elektronski potpis revidenta
--------------------------------	------------------------------

INVESTITOR

**CRNA GORA
MONTEPUT D.O.O.**

OBJEKAT

**IZGRADNJA PUTA PETLJA VERUŠA-LOPATE-VERUŠA;
I FAZA: PETLJA VERUŠA-LOPATE**

LOKACIJA

K.O.: LIJEVA RIJEKA I LOPATE

DIO TEHNIČKE
DOKUMENTACIJE

IDEJNO RJEŠENJE - TRASA

PROJEKTANT

PUT-INŽENJERING DOO Trg Republike 25, Podgorica

ODGOVORNO LICE

RADENKO OSTOJIĆ, dipl.inž.građ. Br.licence UPI 107/7-523/2

ODGOVORNİ INŽENJER

RADENKO OSTOJIĆ, dipl.inž.građ. Br.licence UPI 107/7-523/2

SARADNICI NA
PROJEKTU

MARKO RADOVIĆ, dipl.inž.građ.

TEODORA OSTOJIĆ, dipl.inž.građ.



OPŠTI SADRŽAJ:

- ❖ **KNJIGA 1 – OPŠTA DOKUMENTACIJA**
- ❖ **KNJIGA 2 - TRASA**



SADRŽAJ:

SVESKA 1

A. TEKSTUALNA DOKUMENTACIJA

- Tehnički izvještaj
- Tehnički uslovi za izvođenje radova

B. NUMERIČKA DOKUMENTACIJA

- Dokaznice mjera
- Predračun radova

C. GRAFIČKA DOKUMENTACIJA

- Pregledna karta
- Situacioni plan
- Uzdužni profil
- Normalni profili
- Poprečni profili 5.1-5.20

SVESKA 2

- Poprečni profili 5.13-5.31
- Prikљučni putevi
- Saobraćajna signalizacija i oprema puta



PUT-INŽENJERING PODGORICA

Trg nezavisnosti br.25 tel:020/667-265 fax:020/664-894
e-mail: puting@t-com.me web: www.puting.me

IDEJNO RJEŠENJE

IZGRADNJE PUTA PETLJA VERUŠA-LOPATE-VERUŠA
I FAZA: PETLJA VERUŠA-LOPATE

A. TEKSTUALNA DOKUMENTACIJA



A. TEKSTUALNA DOKUMENTACIJA

- Tehnički izvještaj



**TEHNIČKI IZVJEŠTAJ
IDEJNO RJEŠENJE PUTOA
PETLJA "VERUŠA"-LOPATE-VERUŠA
IFAZA:PETLJA "VERUŠA"-LOPATE**

Ovim Idejnim rješenjem obrađena je izgradnja puta Petlja Veruša-Lopate-Veruša, I faza:Petlja Veruša-Lopate, L=3.2km.

Cilj izrade Idejnog rješenja je izgradnja puta radi povezivanja petlje Veruša sa regionalnim putem R-13 u mjestu Lopate.

Projektovana trasa I faze prolazi kroz Katastarske opštine Lijeva Rijeka i Lopate.

Za potrebe izrade Idejnog rešenja korišćene su podloge, R=1:1000, koje su urađene za potrebe izrade projektne dokumentacije dionice autoputa i Izvještaj o nženjerskogeoškim karakteristikama terena u zoni planiranog puta.

Usvojeni elementi trase u Projektu su:

računska brzina	60km/h
Širina saobraćajnih traka	min $2 \times 3.25m = 6.50m$
Širina trake za lijeva skretanja	min 3.00 m
Širina asfaltne ivične trake	min 0.30 m
Širina rigole	0.75m
Širina bankine	min 1.20 m
Širina berme	min 1.00(0.75) m
Priklučci ostalih puteva	U nivou
Proširenja u krivinama	mimoilaženje teretnih vozila

MORFOLOŠKE I HIDROLOŠKE ODLIKE TERENA

Šire gledano, u prirodnim uslovima, predmetna lokacija zahvata brdovit flišni teren sa čestim jarugama i lokalnim zarvanjenim djelovima terena. Vrhovi su uglavnom blago zaobljeni dok se lokalno javljaju krečnjački vrhovi sa nešto strmijim stranama i sa karstifikovanim vrhovima. Sama

trasa prelazi preko vrhova i jaruga koje su lokalno duboke a dijelom kači i krečnjačke zone sa do strmijim padinama.

Povremenih vodotoka na mirkrolokaciji ima dosta i oni su aktivni i izraženi u kišnom i zimskom periodu, Stalni vodotok predstavlja Lopatska rijeka.

GEOLOŠKA GRAĐA ŠIREG PODRUČJA

U geološkoj građi šireg područja istraživanja učestvuju stijene kredne i kvartarne starosti. Sedimenti kredno-paleogene starosti predstavljeni su sedimentima fliša u čiji sastav na širem području izučavanog terena ulaze bazalne breče i konglomerati, laporci, glinci, alevroliti, pješčari, laporoviti i pjeskoviti krečnjaci. Debljina ovih sedimenata je oko 500 m. U litofacialnom smislu u okviru flišne formacije, mogu se generalno izdvojiti tri superpoziciona paketa:



- **Bazalne breče i konglomerati**, izgradjeni od komada i blokova jurskih i krednih krečnjaka.
- **Laporci, laporci, liskunoviti pješčari i alevroliti** su najzastupljeniji paket flišne serije. Pelitskopsamitske su strukture. Prašinastog su do glinovitog sastava. Laporci su prekonsolidovani i tvrdog konsistentnog stanja. Boja im je najčešće siva i zelenkasto siva. Alevroliti su listaste do sitno tabličaste teksture i tamno mrke boje.
- **Pjeskoviti i laporoviti krečnjaci** su tanko slojeviti do slojeviti a u pojedinim paketima i bankovite teksture. Boje su sive i sivo bjeličaste. Na ovom dijelu terena po pravilu se javljaju na grebenima iznad glinovito-laporovito-pjeskovite serije fliša. Kvartar Tvorevine kvartarne starosti predstavljene su, deluvijalno-eluvijalnim i aluvijalnim sedimentima. U genetskom smislu se generalno mogu izdvojiti sjedeće sredine:
- **Eluvijalno-deluvijalna raspadina** vezana za flišne sedimente. Debljina je od 1-4 m. U osnovi je to glinovito drobinska raspadina. Učešće drobine je promjenljivo, tako da se u granulometrijskom smislu može tretirati od zaglinjene drobine do pjeskovite gline sa drobinom.
- **Deluvijalno-proluvijalne naslage** su heterogenog litološkog sastava. Uglavnom dominira pjeskovito-prašinasta glina sa odlomcima pješčara, krečnjaka i škriljaca. Ove naslage su vezane za značajnije potoke i vododelnice sa povremenim tokom.
- **Aluvijalni sedimenti** nalaze se u zoni Lopatske rijeke i sastoje se od šljunkovito-pjeskovitih materijala.

Šire područje trase pripada geotektonskoj jedinici Kučke kraljušti. Teren u okviru ove geotektonske jedinice izgradjuju pretežno karbonatne stijenske mase trijaske, jurske i kredne starosti, kao i sedimenti fliša kredno-paleogene starosti.

Flišni sedimenti leže transgresivno i diskordantno, preko mezozojskih krečnjaka i dolomitičnih krečnjaka. U središnjim djelovima flišnog stuba se nalaze listasti, pločasti do tankoslojeviti laporci,

alevroliti i pješčari, a gornji dio stuba izgrađuju laporoviti krečnjaci i kalkareniti. Na ovom prostoru je veliki broj veoma izraženih nabornih oblika, pri čemu čitav ovaj kompleks nabora ima oblik sinklinale.

HIDROGEOLOŠKE ODLIKE TERENA

Hidrogeološka svojstva i funkcije stenskih masa direktna su posledica geološkog sastava i struktturnog sklopa terena. Po struktturnom tipu poroznosti, u široj okolini istražnog područja mogu se izdvojiti:

- Kompleks propusnih i slaboproprusnih stijena intergranularne poroznosti, predstavljen kvartarnim sedimentima. Ovaj kompleks promjenljivih je filtracionih karakteristika, zavisno od stepena vezanosti i vrste veziva, odnosno odnosa finozrnih i krupnozrnih čestica. Koeficijent filtracije najčešće je u granicama $K_f = 1 \times 10^{-5} - 1,0 \times 10^{-2}$ m/s.
- Srednje do vodonepropusne stijene fliša. U ovu grupu stijena mogu se uvrstiti sedimenti serije fliša, koji imaju široko rasprostranjenje u zoni trase. Kao kompleks u terenu predstavljaju povlatne i podinske barijere za podzemne vode ukoliko se radi o stijenama gdje dominiraju alevroliti i glinci. Takođe u flišnoj seriji se javljaju stijene pukotinske poroznosti srednje vodopropusnosti gdje dominiraju pješčari, breče i konglomerati.
- Srednje do dobro vodoprpusne stijene fliša. Ovdje se konkretno misli na krečnjačke pakete u okviru fliša i jako izlomljene zone sa pješčarom. Ovdje se radi o stijenama pukotinske poroznosti i one uglavnom imaju funkciju kolektora sprovodnika podzemnih voda sa okalnim manjim ili većim izolovanim izdanima.

Nivo podzemne vode se može javiti na padinama u sklopu kvartarnog pokrivača u kišnom periodu a takođe se mogu javiti izvori na kontaktima vodonepropusne osnovne stijene i propusne osnovne



stijene. Lopatska rijeka ima stalan tok čiji je nivo generalno u saglasnoti sa nivoom podzemne vode u aluvijalnim sedimentima ove rijeke.

SEIZMOGEOLOŠKE ODLIKE TERENA

Prema Seizmološkoj karti SRJ (Zajednica za seismologiju SFRJ, 1987) koja je sastavni dio Tehničkih normativa za izgradnju objekata visokogradnje u seizmičkim područjima («Sl.list 31/81 i dopune: 49/82, 29/83; 52/85; 21/88 i 52/90), a koja izražava očekivane maksimalne intenzitete zemljotresa za povratni period od 500 godina, područje Lijeve rijeke je u zoni VII stepena EMS 98 (evropska makro-seizmičke) ili približno ekvivalenta MSK-64, odnosno MCS. Takođe, prema karti seizmičke regionalizacije teritorije Crne Gore (V. Radulović, B. Glavatović 1982) predmetna lokacija pripada, zoni VII stepena EMS 98 skale.

Za datu lokaciju, maksimalna horizontalna ubrzanja osnovne sredine su:

- povratni period 95 godina – $a_{max}(g)=0.075$
- povratni period 475 godina – $a_{max}(g)=0.17$.

Ukoliko se razmatra kategorija tla, osnovna stijena koja je registrovana na terenu se može svrstati u kategoriju A.

STABILNOST TERENA

Na terenu su prisutni procesi površinskog difuznog spiranja (deluvijalni proces) u kombinaciji sa površinskim raspadnjem flišne stijene (eluvijalni proces). Veliki broj manjih i većih jaruga je formiranim linijskim proceskom erozije (proluvijalni proces).

To znači da je teren na kome je planirana predmetna trasa u prirodnim uslovima generalno stabilan.

Pojave nestabilnosti su moguće i vrlo vjerovatne pri većem zasjecanju terena širokim iskopima uz neadekvatan nagib i osiguranje kosine pogotovu u zoni pločastih i listastih alevrolita i laporaca.

Takođe određeni dinamički uslovi prirodni ili vještački (zemljotresi i nekontrolisana miniranja) mogu dovesti do nestabilnosti na budućim zasjecima u terenu.

U otvorenom iskopu, posebno u uslovima raskvašavanja terena, dolazi do slabljenja fizičkomehaničkih karakteristika glinovitih kompleksa, a sa tim i mogućnosti pojave nestabilnosti u otvorenom iskopu. Glinoviti kompleks je izražen u deluvijalnoj zoni kao i duž pukotina. Kolapsioni procesi mogu se aktivirati nekontrolisanim izvođenjem zemljanih radova bez zaštite i osiguranja kosina. Ukoliko se ispoštuju preporuke uopšteno date u nastavku Izvještaja kao i preporuke nakon budućih detaljnih geotehničkih istraživanja, a to je adekvatna zaštita kosina zasjeka i adekvatno fundiranje objekata, može se smatrati da će teren biti u kategoriji stabilnog u toku i nakon izgradnje objekata

INŽENJERSKOGEOLOŠKA GRAĐA

Na lokaciji se mogu izdvojiti sledeće geotehničke sredine sa pripadajućim fiz.-meh parametrima:

1. N - nasip - deponija lošijeg flišnom materijala sa izgradnje autoputa

Ova sredina nije kontrolisano zbijana i u sadašnjem stanju nije adekvatna za bilo kakva usijecanja. U svakom slučaju moguće je ovu sredinu donekle pripremiti kao podlogu za nasip novog puta. Istražnim radovima je potrebno provjeriti debljinu i zalijeganje ove jedinice u zoni gdje se planira trasa jer postoji mogućnost da se u ovoj zoni može plitko registrovati osnovna stijena.

Za ovu jedinicu se mogu dati sledeći procjenjeni rasponi fiz.-meh. parametara:

- Zapreminska težina $\gamma = 19-20.5$ (19.5) kN/m³,
- Ugao unutrašnjeg trenja $\phi = 22-30$ (25)°,
- Kohezija $c = 2-6$ (4) kN/m²,
- Modul stišljivosti $M_s = 10-18$ (12) MPa,
- GN-200 II kategorija.

2. Deluvijalni, deluvijalno-proluvijalni, deluvijalno-eluvijalni materijal



Ovo je kvartarni pokrivač koji prekriva osnovnu stijenu i generalno se radi o relativno sličnim materijalima sačinjenim od prašinasto-glinovite komponente u kombinaciji sa pjeskovitom i uglastom šljunkovitom komponentom uz lokalnu pojavu krupnijih komada. Sredina je podložna povećanju vlažnosti u kišnom periodu koja može ići i do vodozasićenja te parametri ove jedinice mogu biti poprilično redukovni u periodu prisustva vode.

U svakom slučaju obilaskom terena je definisano da u zoni terena gdje su u podini alevroliti i laporci, kako je generalno trasa puta projektovana vršnim djelovima terena i u strmim padinama to je debljina ovog materijala 1 do 2 m. Procjenjena debljine ovih kvartarnih materijala u zoni uvala, jaruga i depresija može ići i više metara (4 do 5 m). Deluvijum u zoni krečnjaka je debljine do 1 m sa većom lokalnom debljinom u zoni širih pukotina i škrapa.

Za ovu jedinicu se mogu dati sledeći procjenjeni rasponi fiz.-meh. parametra:

- Zapreminska težina $\gamma = 19.5-21.5$ (20.5) kN/m³,
- Ugao unutrašnjeg trenja $\phi = 20-32$ (25)°,
- Kohezija $c = 4-15$ (7) kN/m²,
- Modul stišljivosti $M_s = 6-15$ (11) MPa,
- GN-200 II-III kategorija.

3. al - aluvion Lopatske rijeke

Ova jedinica se javlja u zoni planiranog mosta nedaleko od centra Lijeve Rijeke. Ovdje je planirana konekcija između predmetne trase i starog puta Podgorica-Matešovo.

U ovoj zoni će se graditi most i ovdje se u aluvionu očekuje prisustvo pjeskovito šljunkovite komponente sa finozrnom frakcijom. Ovaj materijal je uglavnom nešto slabije zbijen i konsolidovan sa lokalnim sočivima glinovitog materijala.

Za ovu jedinicu se mogu dati sledeći procjenjeni rasponi fiz.-meh. parametra:

- Zapreminska težina $\gamma = 19-20$ (19.5) kN/m³,
- Ugao unutrašnjeg trenja $\phi = 28-35$ (30)°,
- Kohezija $c = 0-4$ (1) kN/m²,
- Modul stišljivosti $M_s = 12-20$ (15) MPa,
- GN-200 II kategorija.

4. Kr - Osnovna stijena - flišni krečnjaci

U pitanju su tankoslojeviti, pločasti do bankoviti sivi i rumenkasti krečnaci generalno nešto slabije ispucali ali sa polomljenim zonama i lokalno debljom površinskom blokovskom zonom do 3 m.

Fizičko mehaničke karakteristike ove sredine su generalno povoljne i ono što će usloviti probleme u ovim sredinama sa eventualno nepovoljne orientacije diskontinuiteta u odnosu na planirane usjeke na šta se mora obratiti pažnja tokom istraživanja za glavni projekat.

Za ovu jedinicu se orientaciono mogu usvojiti sledeći fiz.-meh. parametri ne računajući površinske

blokovske ili rasejde zone:

- Zapreminska težina stijenske mase $\gamma = 25.5$ kN/m³,
- Ugao unutrašnjeg trenja stijenske mase $\phi = 20-25$ (22)°,
- Kohezija stijenske mase $c = 1-1.5$ (1.2) MPa,
- Modul deformacije $E_m = 2-3$ (2.5) GPa,
- GN-200 VI kategorija.

Za proračun stabilnosti kosina potrebno je prilikom usvajanja parametara uvažiti naponsko stanje za datu visinu kosine kao i procjenjene parametre duž nepovoljnih diskontinuiteta.

5. Al,Lp(Pš) - Osnovna stijena - flišni alevroliti, laporci, podređeno pješčari

U pitanju su dominantno degradirani listasti do pločasti alevroliti i laporci, ređe kvalitetniji takoslojeviti do slojeviti pješčari. Stijenska masa je u prirodnoj konstrukciji terena degradirana i mikonaborana te uz izrazito tanku sedimentaciju dolazi do raspadanja stijene pogotovo nakon čak i kraće izloženosti atmosferskim uticajima što je svakako i vidljivo na postojećim kosinama koje su završene na samom početku trase gdje se vidi površinsko osipanje stijene. Ovaj proces je teško zaustaviti ukoliko se ne primjene određene stabilizacione i antierozione zaštite.



Fizičko mehaničke karakteristike ove sredine su dosta lošije nego krečnjačke zone, a nepovoljna orijentacija pogotovu slojevitosti može usloviti problem globalne stabilnosti usjeka u ovim sredinama.

Takođe je karakteristično da se u okviru ove osnovne sredine javljaju i zone koje su toliko degradirane da se primarna tekstura jedva nazire i da su izražene zone sa prašinasto-glinovitim frakcijom kao matriksom između čvrstih sitnijih komada stijene. Ovkve karakteristike osnovne stijene se često javljaju u površinskom dijelu do dubine 2 m, nekad i dublje kao i u rasejdanim zonama. Ove zone se moraju koliko je to moguće definisati u glavnem projektu.

Za ovu jedinicu se orijentaciono mogu usvojiti sledeći fiz.-meh. parametri:

- Zapreminska težina stijenske mase $\gamma = 23-24$ (23.5) kN/m³,
- Ugao unutrašnjeg trenja stijenske mase $\phi = 18-23$ (21) $^{\circ}$,
- Kohezija stijenske mase $c = 150-250$ (180) kPa,
- Modul deformacije $E_{rm} = 50-150$ (100) MPa,
- GN-200 IV -V kategorija

GEOTEHNIČKI USLOVI IZGRADNJE PUTOVIMA I PREPORUKE PROJEKTANTU

ZA DVije KVAZIHOMOGENE ZONE DATI SU ORIJENTACIONI USLOVI IZVOĐENJA USJEKA I ZASJEKA

1. Kvazihomogena zona sa alevrolitima i laporcima

U površinskom dijelu osnovne stijene do 3, 4 m uglavnom stijena bude raspasnuta značajno te se to može smatrati kao površinska jako degradirana osnovna stijena sa parametrima na donjoj granici.

U svakom slučaju nakon ove zone se javlja nešto bolja osnovna stijena i pitanje je da li kvalitet laporaca i alevrolita sa podređenim prisustvom pješčara ima bolje karakteristike sa daljom dubinom te se mora smatrati da je kvalitet stijenske mase sličan do zone zahvata.

U ovoj kvazihomogenoj zoni se prepučuje izrada etažnih kosina sa nagibom od 1.5:1 do maksimalno 2:1 u varijanti gdje se definiše bolja stijenska masa. Visina etažnih kosina bi bila 6-7 m sa prekindom bermom širine oko 3 m. Površinskih 4 do 5 m je potrebno ublažiti na 1:1 do 1.5:1, dok je u deluvijalnoj zoni potrebno uraditi nagibe od oko 1:1.3 do 1:1.5. Predloženi nagibi i visine kosina u stijenskoj masi mogu biti viši odnosno strmiji ali se u tim varijantama očekuje potreba za sistematskim ankerisanjem na velikom dijelu trase te se projektantu ostavlja da razmotri najekonomičnije rešenje.

Mjere osiguranja ovih kosina treba izanalizirati tokom izrade Elaborata za glavni građevinski projekat u skladu sa plikativno rupturnim sklopom i po potrebi predložiti ankere i mrežu. Ono što je obavezno za ove kosine je gusta mreža koja će koliko toliko sprečavati stihijsko spiranje i osipanje raspadine koja će se formirati na licu kosine. Svakako da bi po mogućnosti najbolje rešenje za ove kosine bila antieroziona zaštita sa zatravljenjem.

2. Kvazihomogena zona sa krečnjacima

Deluvijum u zoni krečnjaka je uglavnom ograničen na zone gdje se javlja po dubini duž širokih pukotina ili škrapa ali generalno je negova debljina mala (do oko 1 m) u zoni gdje se planiraju usjeci. U površinskom dijelu krečnjaka se mogu javiti blokovske zone 2-3 pa i do 4 m gdje se kosina generalno mora ublažiti i labilni blokovi ukloniti. Deluvijani nadsloj je potrebno frontalno ukloniti sa vrha kosine i ublažiti ga na 1:1.5 nagib.

U ovoj kvazihomogenoj zoni se prepučuje izrada etažnih kosina sa nagibom od 3:1 do 4:1 u varijanti gdje se definiše kvalitetnija krečnjačka masa što se možda može primjeniti za zonu od profila 147 do 187. U svakom slučaju isto tako je primjećeno da u ovoj zoni postoji nešto jače izražena blokovska zona u vršnim djelovima gdje se mora uraditi ublažavanje i uklanjanje ovih blokova. Ubalažavanje vršnih djelova se može uraditi na 2:1. U ovoj zoni će se na osnovu skica formirati kosine koje prevazilaze 50 m, samim tim je potrebno detaljno izanalizirati plikativnorupturni sklop i predvidjeti sistematsko ankerisanje po potrebi uz upotrebu mreža. Etažne kosine se mogu formirati sa visinom do 10 m sa prekidnim bermama širine oko 3 m. Mjere osiguranja ovih kosina treba izanalizirati tokom izrade Elaborata za glavni građevinski projekat u skladu sa plikativno rupturnim sklopom i po potrebi predložiti ankere i mrežu. Za kosine se takođe očekuje da će iziskivati lokalno ankerisanje i moguće plombiranje ili torkretiranje. Sve ovo iz razloga mogućih rasjednih i polomljenih zona.

**USLOVI IZVOĐENJA NASIPA:**

Nasipi će se uglavnom izvoditi u zonama jaruga i depresija gdje je očekivana veća debljina kvartarnih sedimenata. Samim tim je očekivano da će se novi nasip položiti na kvartarne prašinatoglinovite materijale sa različitim procentom šljunkovito-pjeskovite i drobinske komponente. Samim tim je potrebno adekvatno pripremiti podtlo koliko je to moguće a nakon toga raditi nasipanje po slojevima sa adekvatnim drobinskim i tamponskim materijalom uz zbijanje i provjeru zbijenosti. Očekivano je ukalanjanje površinske humificirane zone debljine oko 1 m, po potrebi i više. Alevroliti i laporci iz flišnog kompleksa se ne preporučuju za ugradnju u nasipe dok se krečnjački materijal apsolutno može koristiti za nasipe. Samo formiranje nasipa raditi po usvojenim standardima (JUS ili EN). Što se tiče formiranja nasipa na padinama potrebno je ispoštovati standard odnosno prirpremiti prirodnu konstrukciju terena zasijecanjem sa stepenicama kako bi se obezbijedio odgovarajući kontakt između nasipa i prirodne konstrukcije terena.

USLOVI IZVOĐENJA KONSTRUKCIJA:

U idejnog rešenju trase su vidljivi potporni zidovi. Potporni zidovi su planirani u zoni kraka puta koji spaja predmetnu trasu sa stariim regionalnim putem Podgorica-Mateševu.

Kako se ovi zidovi formiraju na relativno strmoj padini potrebno je detaljno definisati IG grašu u ovim zonama. Ovdje se očekuje prisustvo alevrolita i laporaca u osnovi. Mora se definisati debljina kvartarnog deluvijalnog sloja kao i debljina jako degradirane stijene kako bi se ustanovila kvalitetnija osnovna stijena na kojoj je potrebno fundirati zidove. Samim tim vrlo vjerovatno ovdje se očekuje fundiranje na šipovima kao najsigurnije rešenje a svakako kao i mnogo jednostavnije za izvođenje jer se neće formirati visoki strmi privremeni zasjeci koji bi se formirali u slučaju plitkog fundiranja. U svakom slučaju način fundiranja definisati u Elaboratu za nivo glavnog Projekta.

Dozvoljena nosivost geotehničke sredine 5 (Al,Lp(Pš)) prevazilazi 1 MPa dok će slijeganja biti zanemarljiva.

GRAĐEVINSKI PROJEKAT-TRASE I OBJEKATA

Predmetna dionica trase, u dužini od cca3.2km riješena je sa 9 horizontalnih krivina, sa minimalnim radijusom R=120m, što odgovara računskoj brzini 60km/h.

Maksimalni primjenjeni poduzni nagib nivelete je 8% a minimalni poluprečnik vertikalnog zaobljenja nivelete 2500m.

Od profila broj 11 do profila broj 20, predviđeno je da put leži na manjem nasipu kako bi se izdigao iznad kote korita postojećeg potoka koji prati trasu puta obrađenu ovim Idejnim rješenjem.

Orientaciono do profila 63, izuzev kratkog poteza od 21. do 26. profila, trasa prolazi preko kvazihomogene zone sa alevrolitima i laporcima, shodno čemu usjeci i zasjeći postojećeg terena projektovane sa nagibima 1:1 i površinskim ublaženjima 1:1.5 na dubini od 2m. Za veće formirane kosine usjeka i zasjeća u navednom materijalu, shodno Geotehničkom izvještaju za nivo Idejnog rješenja, nakon 3-4m dubine očekuju se bolja stijenska masa. Stoga kosine usjeka i zasjeća veće od 8m projektovane su sa prekidnom bermom širine 3m i nagibima 2:1 uz bermu puta i 1:1 od prekidne berme na kosini sa ublaženjima 1:1.5 u vršnih 2m kosine ka prirodnom terenu. Radi boljeg osiguranja kosina, u alevrolitima i laporcima, predviđena je izgradnja gravitacionih potpornih zidova od betona.

U zoni sa krečnjacima od profila broj 63 do profila broj 82 i profila broj 92 do profila broj 96 kosine usjeka i zasjeća, projektovane su u nagibima 2:1 i 3:1, a veće od 10m sa prekidnim bermama širine 3m.

Na kosinama većim od 3m projektovane su zaštitne mreže radi sprečavanja odronjavanja.

Zbog moguće pojave nestabilnih čvrstih stijenskih blokova, paušalno je predviđeno dodatno osiguranje kosina sidrima i čeličnim užadima.

Idejnim rješenjem je predviđena izrada nasipa od materijala iz iskopa u nagibu 1:1.5.

U nožici visokih nasipa u strmom terenu u nožici predviđeno je postavljanje L armirano-betonskih potpornih zidova

Duž trase, projektovana su 4 nova priključka kao veza sa postojećom saobraćajnom infrastrukturom unutar naseljenih mjesta, i ostavljena mogućnost korišćenja 3 postojeće veze, spajanjem površinskim raskrsnicama na trasu puta obrađenu ovim Idejnim rješenjem.



Novi pristupni putevi za naseljena mjesta predviđeni su na stacionaži 0+399.441 dužine l=235m sa desne strane, na stacionaži 0+926.767 dužine l=120m sa lijeve strane, stacionaži 1+633.541 sa desne strane dužine l=370.10m, kao i pristupni put na stacionaži 0+557.292 dužine l=386 m koji predstavlja vezu sa gradilišnim putem, izvedenim za potrebe izrade dionice autoputa Smokovac-Matešovo.

Ostavljena je i mogućnost priključivanja u nivou sa postojećim pristupnim putevima na stacionaži 0+838.658 i 1+282.67.

Radi sprečavanja dotoka atmosferskih voda sa površine okolnog prirodnog terena, predviđeno je postavljanje kanala na prekidnim bermama visokih kosina usjeka i zasječka kao i uz same nasipe ukoliko prirodni vodonepropusni teren ima nagib ka novoprojektovanom putu.

Između profila broj 18 i 20 profila broj 52 i 58, predviđeno je regulisanje korita postojećih potoka betonskim kanalima, radi zaštite elemenata donjeg stroja puta, a čiju tačnu širinu treba dimenzionisati prilikom izrade glavnog projekta.

Površinsko prikupljanje i odvodnja površinskih voda predviđeno je postavljanje betonskih rigola širine 0.75m na trasi odnosno 0.5m na priključcima i betonskim kanalima. Za sprovođenje prikupljenih voda sa jedne na drugu stranu puta, predviđeno je postavljanje cjevastih propusta otvora φ1 i φ 2m ili u paru. Ispod puta u terenu slabe vodopropustljivosti predviđeno je postavljanje podrigolskih drenaža.

Usvojena kolovozna konstrukcija na trasi puta petlja "Veruša"-Lopate:

Donji noseći sloj od nevezanog materijala	min35cm
(0-63mm, d=25cm)	
(0-31.5mm, d=10cm)	
BNS 22s	2x6cm
AB-11s	4cm

Usvojena kolovozna konstrukcija pristupnih puteva:

Donji noseći sloj od nevezanog materijala	Min35cm
(0-63mm, d=25cm)	
(0-31.5mm, d=10cm)	
BNS 22s	6cm
AB-11s	4cm

Za sve pozicije urađene su dokaznice mjera, a količine su prikazane u predmjeru i predračunu radova .

• KORIŠĆENI PRAVILNICI PRI IZRADI PROJEKTNE DOKUMENTACIJE

- Pravilnik o osnovama koje javni putevi izvan naselja i njihovi elementi moraju da ispunjavaju sa gledišta bezbjednosti saobraćaja,
- Pravilnik o tehničkim uslovima dimenzionisanja kolovoznih konstrukcija,
- Pravilnik za beton i armirani beton,
- Pravilnik o tehničkim normativima za projektovanje i proračun inžinjerskih objekata u seizmičkim područjima,
- Pravilnik o tehničkim normativima za temeljenje građevinskih objekata,
- Zakon o osnovama bezbjednosti saobraćaja na putevima,
- Pravilnik o saobraćajnim znakovima na putevima.

Odgovorni inženjer:

Radenko Ostojić, dipl.inž.građ.



B. NUMERIČKA DOKUMENTACIJA

- Dokaznice mjera

**DOKAZNICE MJERA****A. PRETHODNI RADOVI****A.1. Geodetsko obilježavanje**
paušalno**A.2. Odstranjivanje grmlja, šiblja i drveća**
paušalno**A.3. Izmještanje postojećih električnih stubova sa instalacijama**
količina utvrđena planimetrisanjem sa situacionog plana**2.00 kom****B. DONJI STROJ****B.1. Iskopi u širokom otkopu**

tabela 1- pozicija B.1.

479,117.90 m³

a) u materijalu III I IV kategorije 30%

143,735.37 m³

b) u materijalu V I VI kategorije 70%

335,382.53 m³**B.2. Iskop za zamjenu materijala u posteljici**

tabela 1- pozicija B.2.

16,885.30 m³**B.2. Izrada nasipa sa obradom podtla**

tabela 1- pozicija B.2.+ pozicija B.3.

253,185.00 m³**B.3. Uređenje planuma (posteljica)**

tabela 1- pozicija B.4.

26,603.48 m²**C. GORNJI STROJ****C.1. Donji noseći sloj od nevezanog materila d=35cm**

tabela 1 pozicija C.1.

8,846.81 m³

a) 0-63mm, d=25cm

6,316.62 m³

b) 0-31.5mm, d=10cm

2,530.19 m³**C.2. Betonske trake uz ivicu kolovoza 20/20cm**

2 x Ltrase - Lrig

3,380.96 m**C.3. Izrada zemljanih bankina**

tabela 1- pozicija C.3.

9,064.88 m²**C.4. Izrada stabilizovanih bermi**

tabela 1- pozicija C.4.

5,195.52 m²**C.5. Izrada gornjeg nosećeg sloja (BNS-22, 2 x 6 cm)**

količina utvrđena planimetrisanjem sa situacionog plana

24,235.00 m²**C.6. Izrada habajućeg sloja (AB-11s, 4 cm)**

količina utvrđena planimetrisanjem sa situacionog plana

24,235.00 m²

**DOKAZNICE MJERA****D. ODVODNJAVANJE**

D.1. Betonske rigole - širine 0.75m		
tabela 1- pozicija D.1./0.9		3,019.04 m
D.2. Ivičnjaci 18/24		
paušalno		250.00 m
D.3. Iskop i oblaganje kanala betonom		
kolичина utvrđena planimetrisanjem sa situacionog plana		567.00 m
D.4. Podrigolska drenažna cijev Ø 100mm sa pripremom podloge i izradom betonske tajače C12/15		
kolичina utvrđena planimetrisanjem sa situacionog plana		603.81 m
D.5. Cjevasti propusti		
Cjevasti propusti Ø 1000 mm		
koliciha utvrđena planimetrisanjem sa situacionog plana		295.00 m
Cjevasti propusti Ø 2000 mm		
koliciha utvrđena planimetrisanjem sa situacionog plana		368.00 m

E. OBJEKTI

E.1. Iskop terena za izgradnju temelja potpornih zidova		
planimetrisanje sa situacionog plana i poprečnih profila		1,396.00 m³
E.2. Izrada potpornih konstrukcija od armiranog betona (u poziciju spada sav rad i nabavka materijala za izgradnju potpornog zida uključujući i armaturu, oplatu, barbakane, drenažu u zalešu zida po m³ ugrađenog tabela 1 pozicija E.2. (koliciha ugrađenog betona)		3,162.65 m³
E.1. Armirano-betonski pločasti propust za prolaz pješaka i životinja ispod puta otvora 4mx5.3m		
planimetrisanje sa situacionog plana		20.00 m

F. SAOBRAĆAJNA SIGNALIZACIJA I OPREMA PUTOA

F.1. Saobraćajna signalizacija sa pratećom opremom	
dato u Predmjeru i redračunu radova	

G. OSTALI RADOVI

G.1. Zaštita kosina mrežama		
tabela 2- pozicija G.1.		52,201.21 m²

**DOKAZNICE MJERA-PRIKLJUCCI****A. PRETHODNI RADOVI**

A.1. Geodetsko obilježavanje
paušalno

A.2. Odstranjivanje grmlja, šiblja i drveća
paušalno

A.3. Izmještanje postojećih električnih stubova sa instalacijama
količina utvrđena planimetrisanjem sa situacionog plana **0.00 kom**

B. DONJI STROJ

B.1. Iskopi u širokom otkopu

tabela 1- pozicija B.1.

- a) u materijalu III I IV kategorije
- b) u materijalu V I VI kategorije

49,558.86 m³

14,867.66 m³

34,691.21 m³

B.2. Iskop za zamjenu materijala u posteljici

tabela 2- pozicija B.2.

0.00 m³

B.3. Izrada nasipa sa obradom podtlja

tabela 2- pozicija B.2.+pozicija B.3.

5,771.70 m³

B.4. Uređenje planuma (posteljica)

tabela 2- pozicija B.3.

7,619.35 m²

C. GORNJI STROJ

C.1. Donji noseći sloj od nevezanog materila d=35cm

tabela 2 pozicija C.1.

- a) 0-63mm, d=25cm
- b) 0-31.5mm, d=10cm

2,419.37 m³

1,727.43 m³

691.94 m³

C.2. Betonske trake uz ivicu kolovoza 20/20cm

količina utvrđena planimetrisanjem sa situacionog plana

1,563.30 m

C.3. Izrada zemljanih bankina

količina **0.00**

4,924.81 m

C.4. Izrada stabilizovanih bermi

količina utvrđena planimetrisanjem sa situacionog plana

1,131.78 m

C.5. Izrada gornjeg nosećeg sloja (BNS-22, 1 x 6 cm)

količina utvrđena planimetrisanjem sa situacionog plana

6,800.00 m²

C.6. Izrada habajućeg sloja (AB-11s , 4 cm)

količina utvrđena planimetrisanjem sa situacionog plana

6,800.00 m²

D. ODVODNJAVANJE

D.1. Betonske rigole - širine 0.50m

količina utvrđena planimetrisanjem sa situacionog plana

745.00 m

D.2. Ivičnjaci 18/24

paušalno

0.00 m

**DOKAZNICE MJERA-PRIKLJUCCI****D.3. Iskop i oblaganje kanala betonom**količina utvrđena planimetrisanjem sa situacionog plana **0.00 m****D.4. Podrigolska drenažna cijev Ø 100mm sa pripremom podloge i izradom
betonske tajače C12/15**količina utvrđena planimetrisanjem sa situacionog plana **0.00 m****D.5. Cjevasti propusti****Cjevasti propusti Ø 1000 mm**
paušalno **150.00 m****Cjevasti propusti Ø 2000 mm**
paušalno **0.00 m****E. OBJEKTI****E.1. Iskop terena za izgradnju temelja potpornih zidova**količina utvrđena planimetrisanjem sa situacionog plana **0.00 m³****E.2. Izrada potpornih konstrukcija od armiranog betona**(u poziciju spada sav rad i nabavka materijala za izgradnju potpornog zida
uključujući i armaturu, oplatu, barbakane, drenažu u zalešu zida po m³ ugrađenog
tabela 2 pozicija E.2. (količina ugrađenog betona) **0.00 m³**)**F. SAOBRAĆAJNA SIGNALIZACIJA I OPREMA PUTOA****F.1. Saobraćajna signalizacija sa pratećom opremom**

dato u Predmjeru i redračunu radova

G. OSTALI RADOVI**G.1. Zaštita kosina mrežama**tabela 2- pozicija G.1. **6,844.63 m²**



TABELA 2

PRIKLJUCAK 0+399.40

Station	Fi	Sum Fi	Fn	Sum Fn	Ft	Sum Ft	Lp	Sum Lp	Fz	Sum Fz	Lzm	Sum Lzm
6,263	0,67	0	2,21	0	2,15	0	6,45	0	0	0	0	0
22,593	16	136,111	0	18,045	2,15	35,11	6,45	105,329	0	0	0	0
39,949	82,73	992,889	0	18,045	2,15	72,425	6,45	217,275	0	0	0	0
50,877	51,07	1723,973	3,76	38,589	2,15	95,92	6,45	287,76	0	0	0	0
59,577	87,75	2327,84	0	54,945	2,15	114,625	6,45	343,875	0	0	0	0
63,308	65,37	2613,485	0	54,945	2,15	122,647	6,45	367,94	0	0	0	0
74,896	7,64	3036,505	19,22	166,306	2,15	147,561	6,45	442,683	0	0	0	0
80,096	6,38	3072,957	7,55	235,908	2,15	158,741	6,45	476,223	0	0	0	0
86,377	63,95	3293,828	0	259,619	2,15	172,245	6,45	516,735	0	0	16,4	51,504
101,956	113,19	4673,66	0	259,619	2,15	205,74	6,45	617,22	0	0	16,4	307
116,503	64,68	5967,398	0	259,619	2,15	237,016	6,45	711,048	0	0	16,89	549,135
138,569	55,83	7296,985	0	259,619	2,15	284,458	6,45	853,374	0	0	14,75	898,219
191,746	0	8781,421	8,76	492,534	2,07	396,661	6,1	1187,059	0	0	0	1290,399
214,785	0,56	8787,872	0,31	597,016	2,07	444,352	6,1	1327,597	0	0	0	1290,399
234,475	2,55	8818,489	2,78	627,437	2,07	485,11	6,1	1447,706	0	0	0	1290,399

PRIKLJUCAK 0+399.40 - krak a

Station	Fi	Sum Fi	Fn	Sum Fn	Ft	Sum Ft	Lp	Sum Lp	Fz	Sum Fz	Lzm	Sum Lzm
15	17,35	0	0	0	2,15	0	6,45	0	0	0	0	0
30	15,12	243,525	0	0	2,15	32,25	6,45	96,75	0	0	0	0
45	5,85	400,8	2,4	18	2,15	64,5	6,45	193,5	0	0	0	0

PRIKLJUCAK 0+577.24

Station	Fi	Sum Fi	Fn	Sum Fn	Ft	Sum Ft	Lp	Sum Lp	Fz	Sum Fz	Lzm	Sum Lzm
4,798	0	0	0	0	0,14	0	12,5	0	0	0	0	0
15	0	0	70,64	360,335	0,14	1,428	6,1	94,879	0	0	0	0
30	0	0	70,95	1422,26	0,14	3,528	6,1	186,379	0	0	0	0
45	0	0	39,38	2249,735	0,14	5,628	6,45	280,504	0	0	0	0
60	1,07	8,025	27,51	2751,41	2,02	21,828	6,1	374,629	0	0	0	0
75	14,01	121,125	6,15	3003,86	2,02	52,128	6,1	466,129	0	0	0	0
90	55,03	638,925	0,39	3052,91	2,02	82,428	6,1	557,629	0	0	0	0
105	105,55	1843,275	0	3055,835	2,02	112,728	6,1	649,129	0	0	0	0
120	161,74	3847,95	0	3055,835	2,02	143,028	6,1	740,629	0	0	0	0
135	170,24	6337,8	0	3055,835	2,02	173,328	6,1	832,129	0	0	0	0
150	220,34	9267,15	0	3055,835	2,02	203,628	6,1	923,629	0	0	0	0
165	44,47	11253,23	0	3055,835	2,1	234,528	6,45	1017,754	0	0	11,39	85,425
180	58,97	12029,03	0	3055,835	2,1	266,028	6,45	1114,504	0	0	10,63	250,575
195	76,35	13043,93	0	3055,835	2,1	297,528	6,45	1211,254	0	0	6,98	382,65
210	52,13	14007,53	0	3055,835	2,15	329,403	6,45	1308,004	0	0	7,29	489,675
225,044	30,39	14628,24	0	3055,835	2,15	361,748	6,45	1405,037	0	0	6,27	591,673
240,246	54,07	15270,22	0	3055,835	2,15	394,432	6,45	1503,09	0	0	8,28	702,268
255,29	66,18	16174,74	0	3055,835	2,15	426,777	6,45	1600,124	0	0	8,21	826,306
270,1	89,69	17328,96	0	3055,835	2,15	458,618	6,45	1695,649	0	0	6,68	936,566
288,318	30,52	18423,95	0	3055,835	2,23	498,516	6,8	1816,343	0	0	6,53	1056,896
303,573	4,08	18687,86	16,95	3185,121	2,2	532,306	6,91	1920,916	0	0	1,29	1116,543
318,573	2,68	18738,56	8,58	3376,596	2,2	565,306	6,91	2024,566	0	0	0,22	1127,868
333,574	3,29	18783,34	0,01	3441,025	2,15	597,933	6,45	2124,773	0	0	0	1129,518



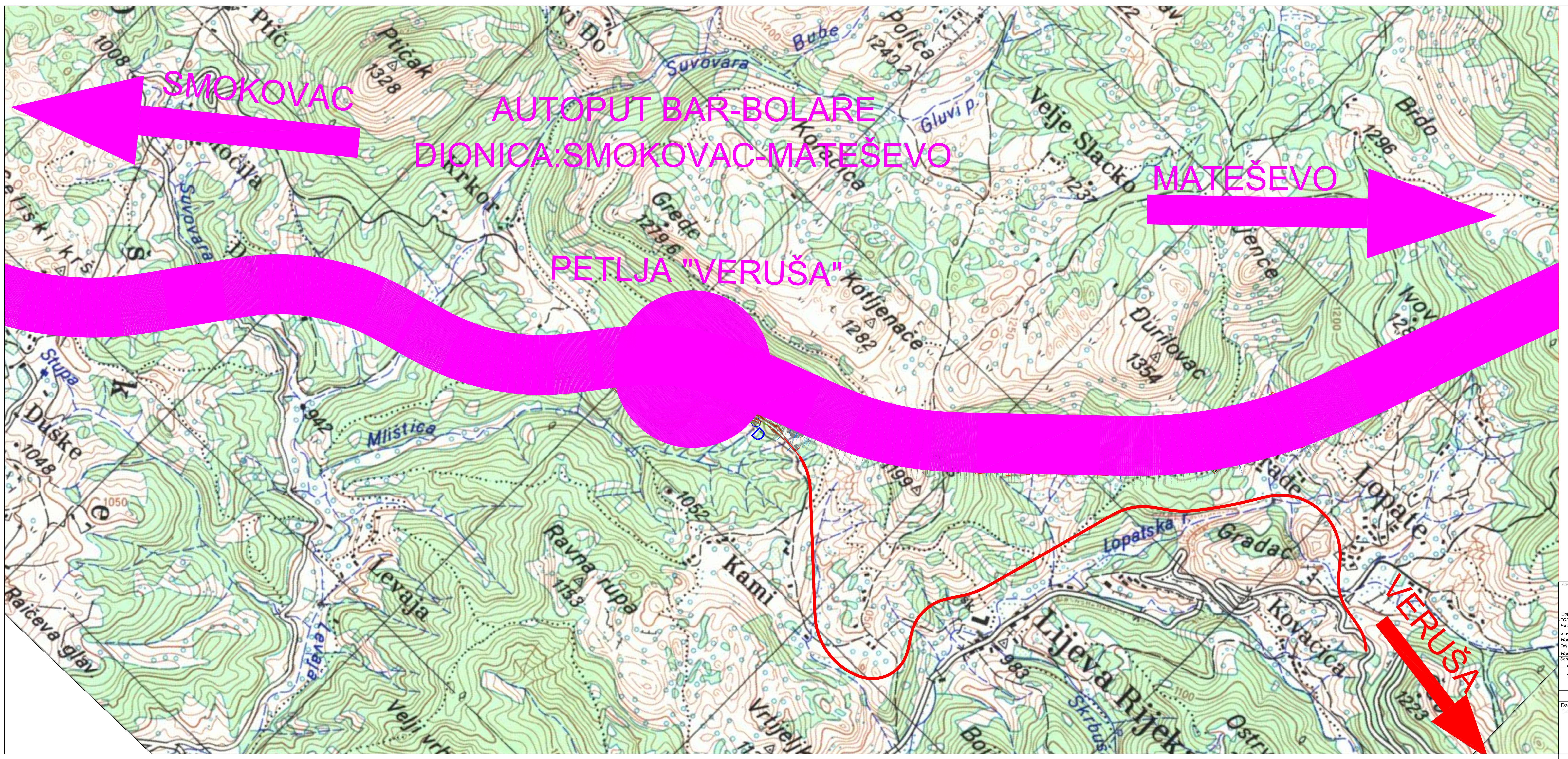
PUT-INŽENJERING PODGORICA

Trg nezavisnosti br.25 tel:020/667-265 fax:020/664-894
e-mail: puting@t-com.me web: www.puting.me

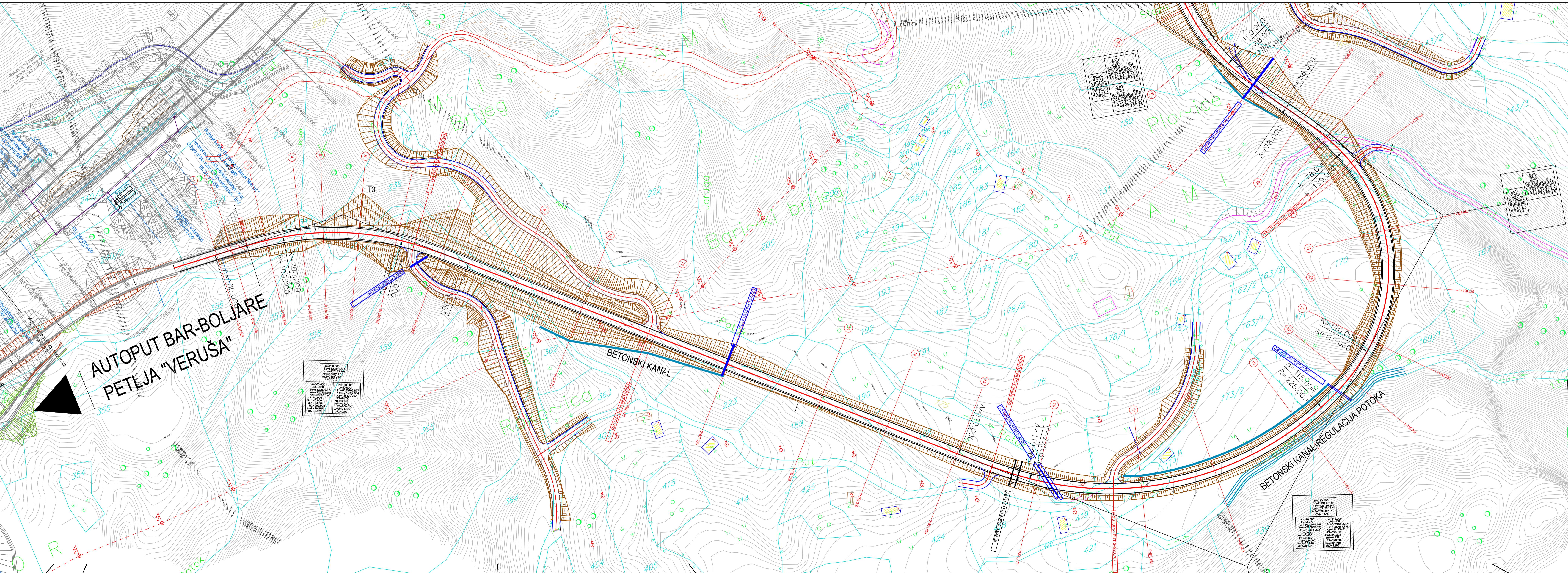
IDEJNO RJEŠENJE

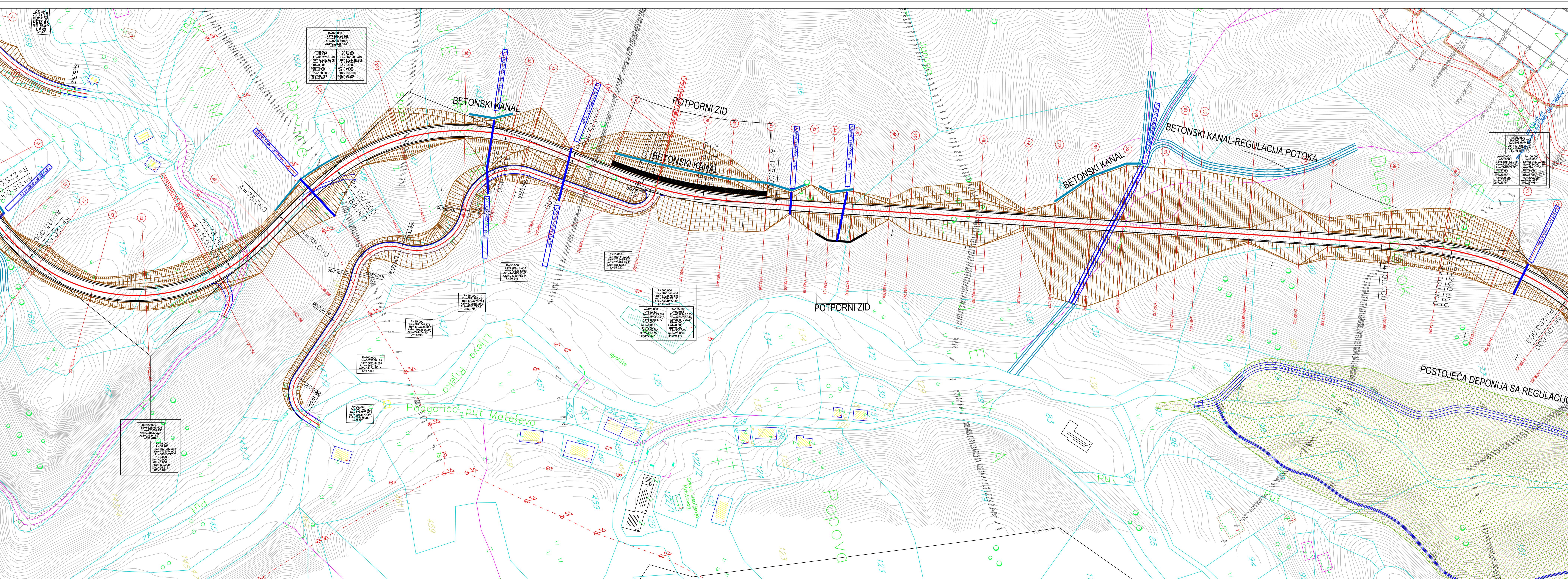
IZGRADNJE PUTA PETLJA VERUŠA-LOPATE-VERUŠA
I FAZA: PETLJA VERUŠA-LOPATE

C. GRAFIČKA DOKUMENTACIJA

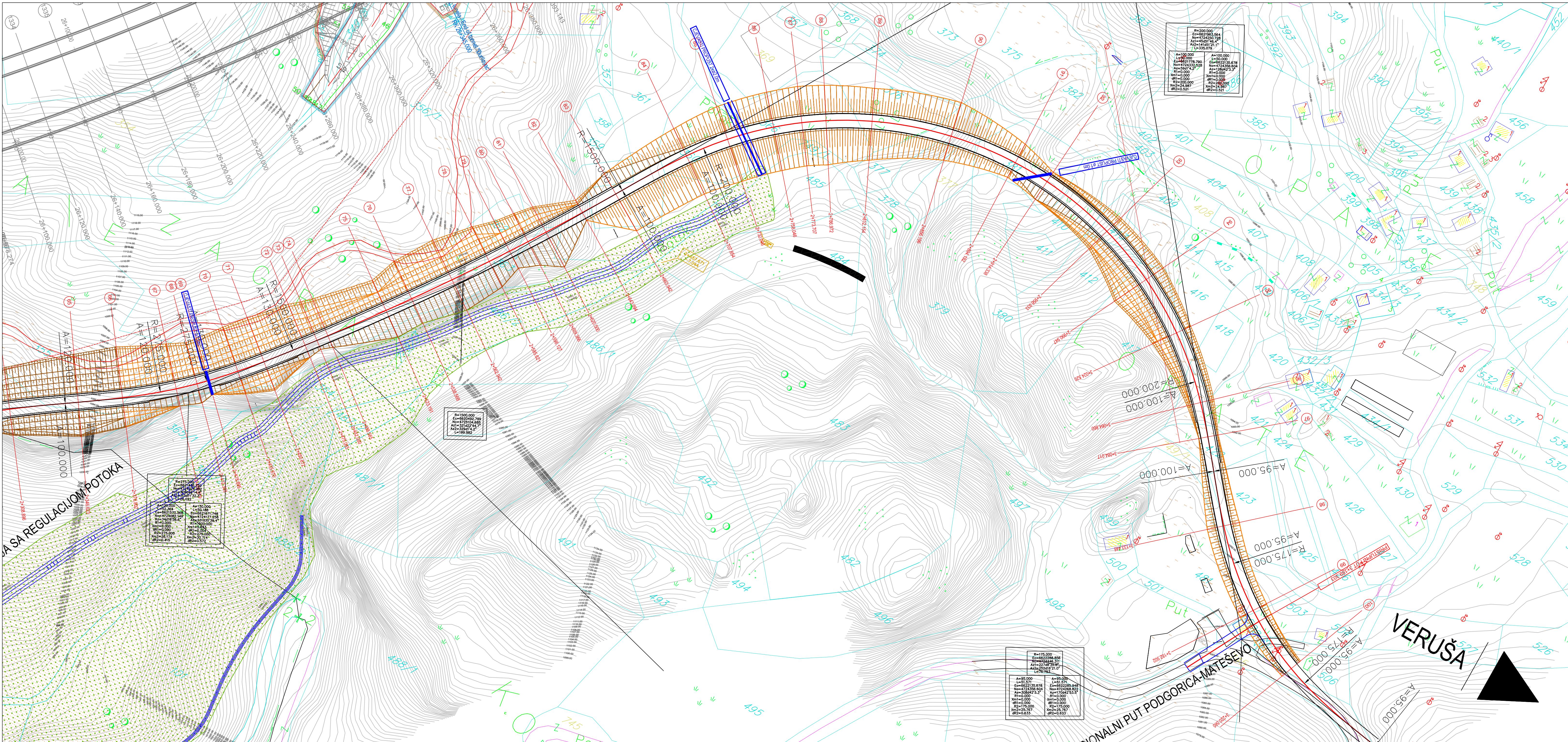


PROJEKTANT:	PUT-INŽENJERING PODGORICA	INVESTITOR:	VLAĐA CRNE GORE, MONTEPUT D.O.O.
Osigurač:	IZGRADNJA PUTA PETLJA VERUŠA-LOPATE-VERUŠA: dionica: PETLJA VERUŠA-LOPATE	Lokacija:	K.O. LIJEVA RIJEKA I LOPATE
Glavni inženier:	Radek Ostočić, dipl.inž.grad.	Vesta tehničke dokumentacije:	IDEALNO RJEŠENJE
Radbeni inženjer:	Radek Ostočić, dipl.inž.grad.	Dio tehničke dokumentacije:	TRASA
Savjetnik:	Marko Radović, dipl.inž.grad.	Razmjer:	1:5000
Teodor Ostočić, dipl.inž.grad.	M.Papaleksi T.Ostočić	Br.priloga:	1.0.
Prilog:		Br.strane:	
PREGLEDNA KARTA			
Datum izrade i M.P.	jun 2023.	Datum revizije i M.P.	

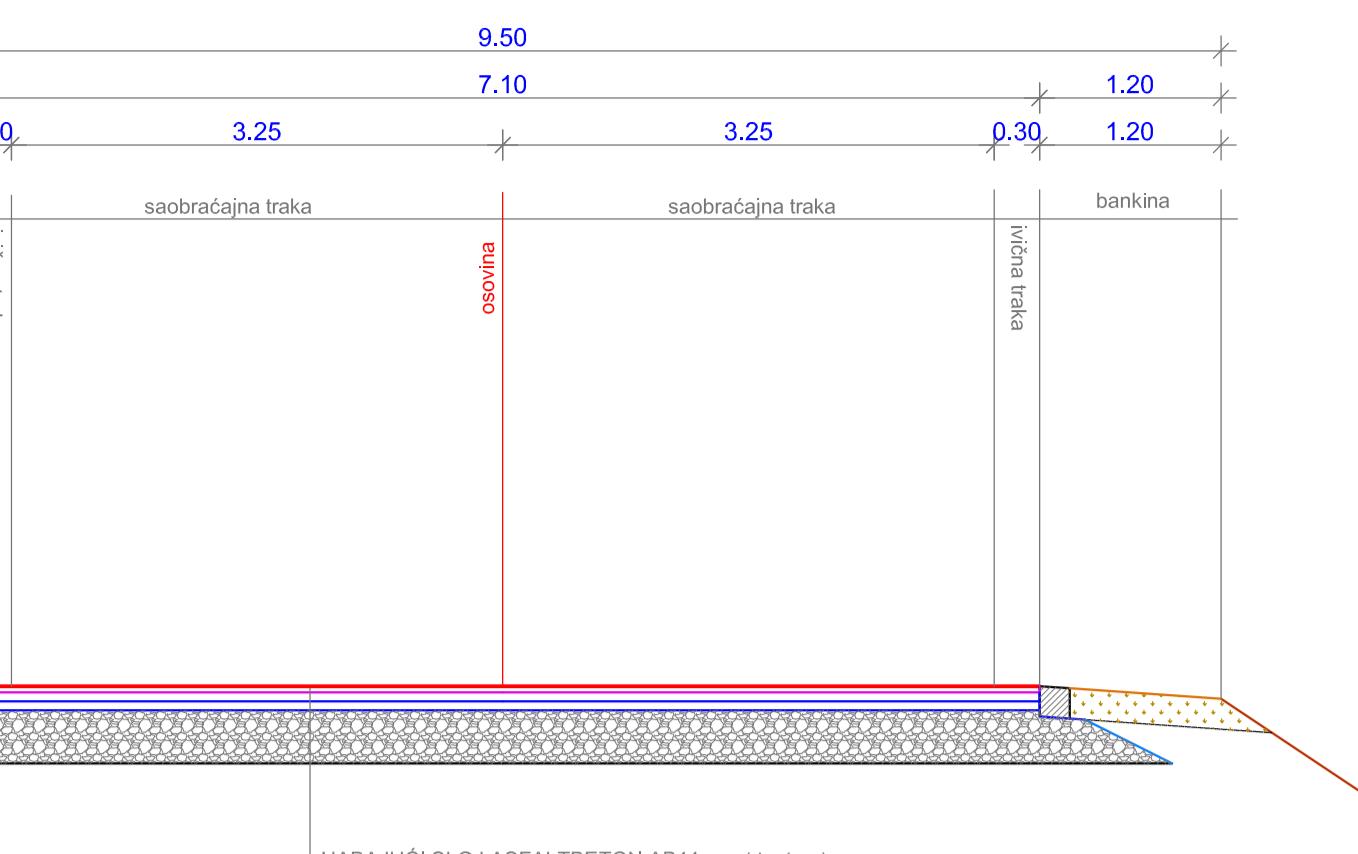




PROJEKTANT:	PUT-INŽENJERING	INVESTITOR:	VLADA CRNE GORE, MONTEPUT D.O.O.
Lokacija:	K.O. LIJEVA RIJEKA I LOPATE	Vrsta tehničke dokumentacije:	IDEJNO RJEŠENJE
Objekat:	IZGRADNJA PUTA PETLJA VERUŠA-LOPATE-VERUŠA; dionica: PETLJA VERUŠA-LOPATE	Dio tehničke dokumentacije:	TRASA
Glavni inženjer:	Radenko Ostojić, dipl.inž.grad.	Razmjer:	1:1000
Odgovorni inženjer:	Radenko Ostojić, dipl.inž.grad.	Br.priloga:	2.2.
Saradnici:	Marko Radović, dipl.inž.grad.	Br.strane:	
Teodora Ostojić, dipl.inž.grad.	J. Ostojić		
SITUACIONI PLAN			
Datum izrade i M.P.: jun 2023.			
Datum revizije i M.P.: jun 2023.			



NORMALNI PROFIL PUTA NA NASIPU



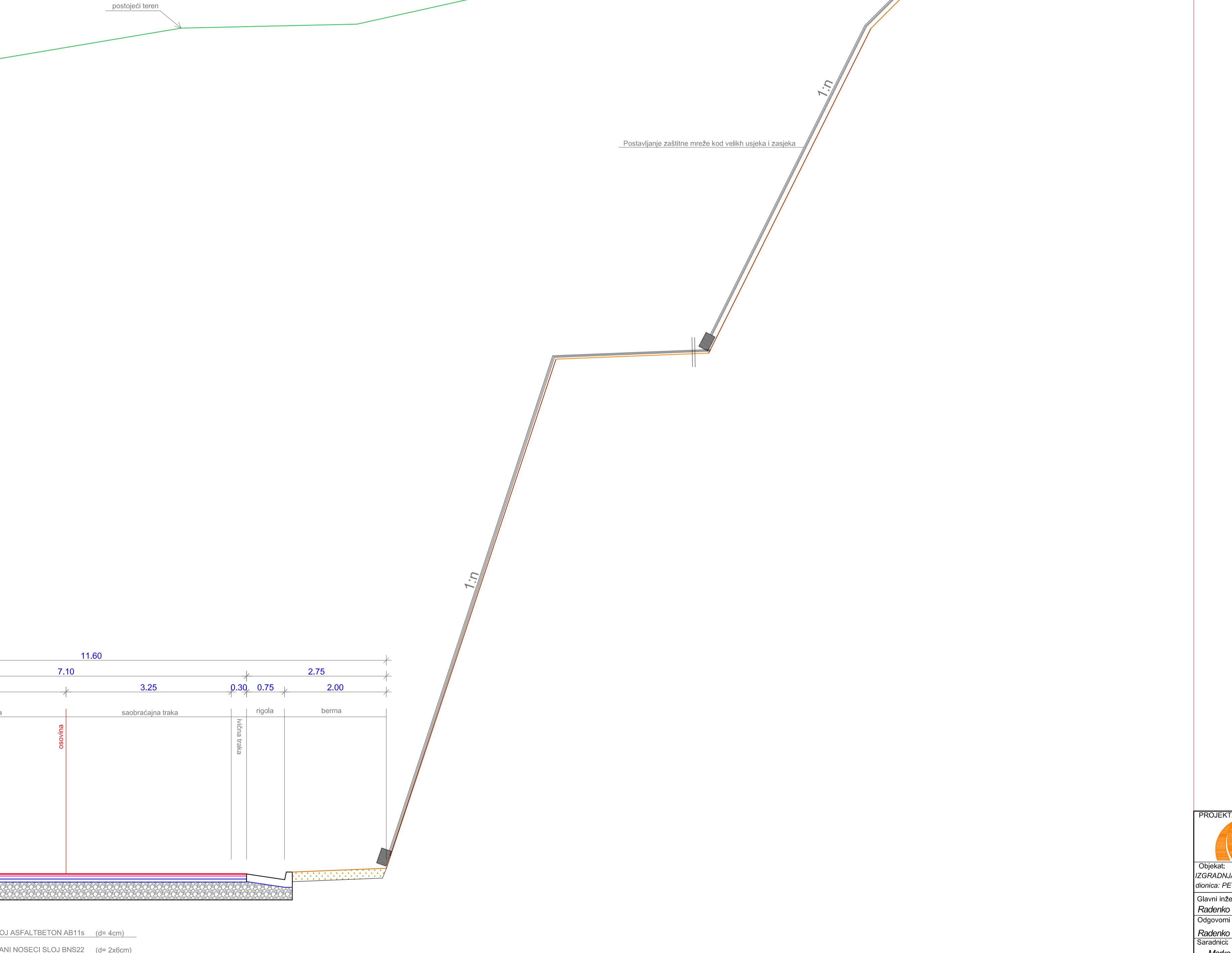
HABAJUĆI SLOJ ASFALT-BETON AB11s (d= 4cm)
BITUMENZIRANI NOŠECI SLOJ BNS22 (d= 2x6cm)
DROBLJENI KAMENI MATERIJAL d (min35cm)

NORMALNI PROFIL PUTA U ZASJEKU
lošija vodopropusnost



HABAJUĆI SLOJ ASFALT-BETON AB11s (d= 4cm)
BITUMENZIRANI NOŠECI SLOJ BNS22 (d= 2x6cm)
DROBLJENI KAMENI MATERIJAL d (min35cm)

NORMALNI PROFIL PUTA U USJEKU
lošija vodopropusnost



PUT-INŽENJERING
PODGORICA
Trg Republike, 20
8100 Podgorica
www.put-inzenjeriing.com

INVESTITOR:
**VLADA CRNE GORE,
MONTEPUT D.O.O.**

Lokacija:
K.O. LJUEVA RUEKA LOPATE

Dokument:
IZGRADNJA PUTE PETLA VERUSA-LOPATE-VERUSA

Vrsta tehničke dokumentacije:
IDEJNO RJEŠENJE

Dio tehničke dokumentacije:
TRASA

Razmjera: 1:50 **Br.prilog:** 4.1.1. **Br.strane:**

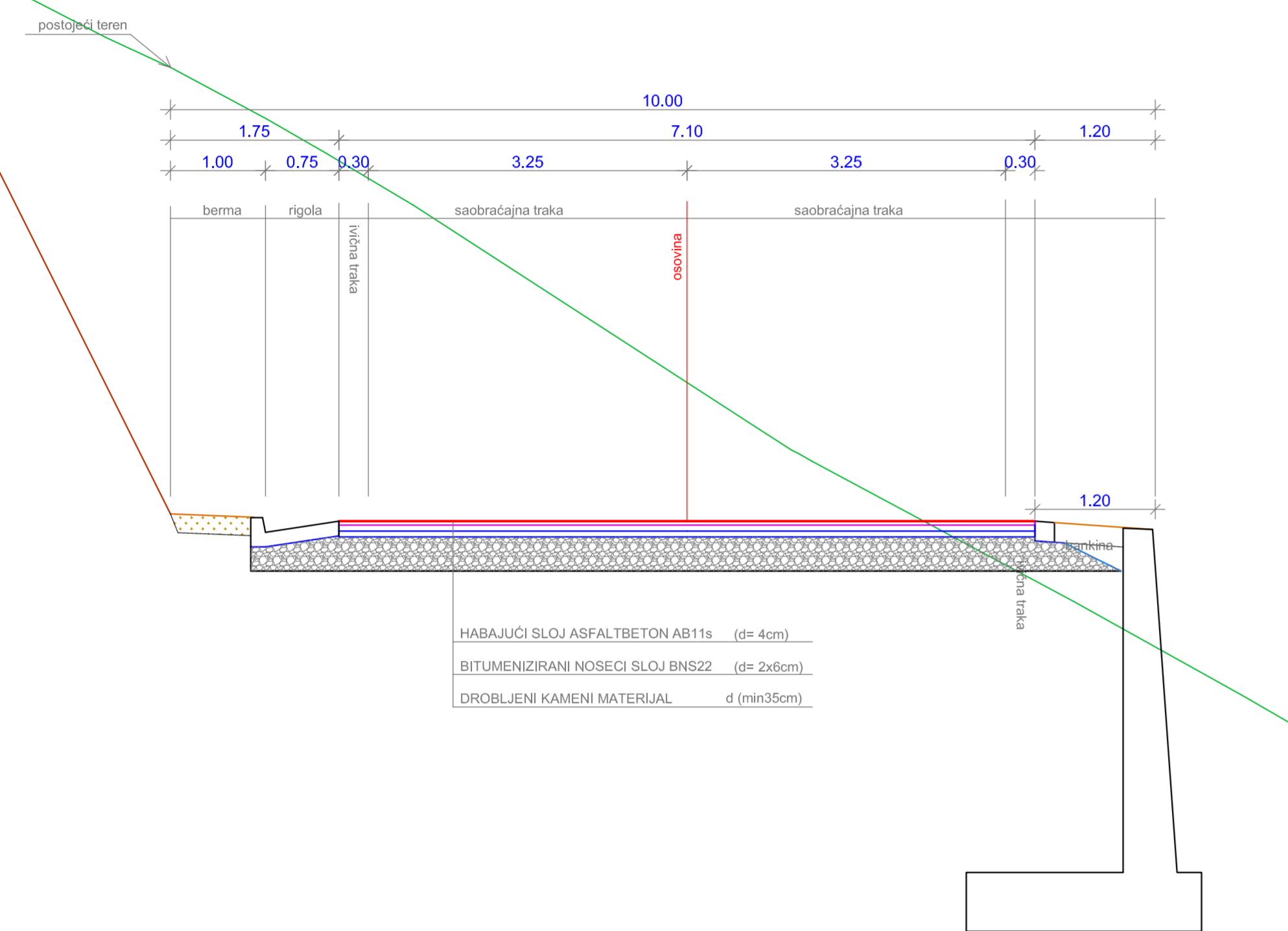
Prilog: **NORMALNI PROFILI**

Datum izrade i M.P.: jun 2023.

Datum revizije i M.P.:

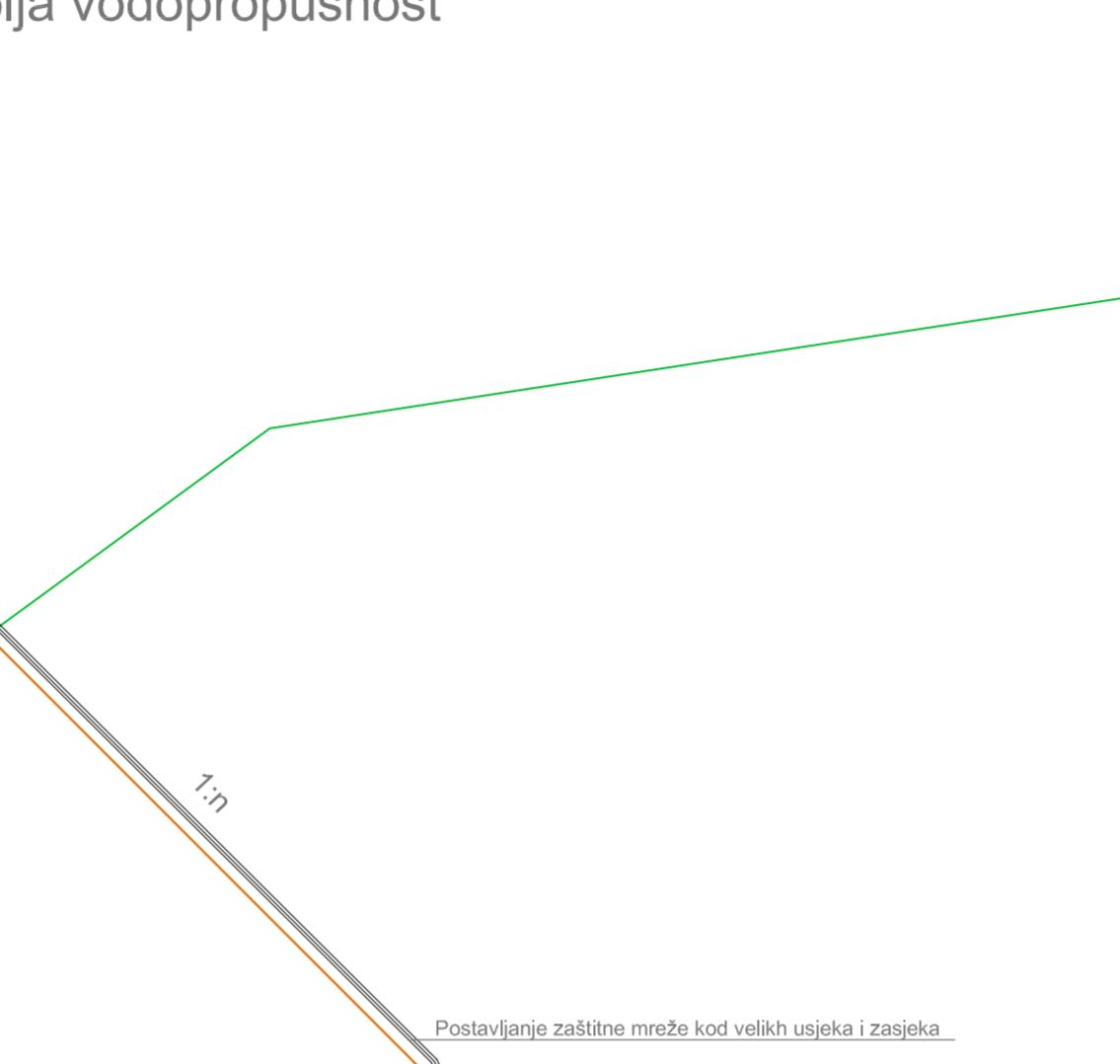
NORMALNI PROFIL PUTA U ZASJEKU

bolja vodopropusnost

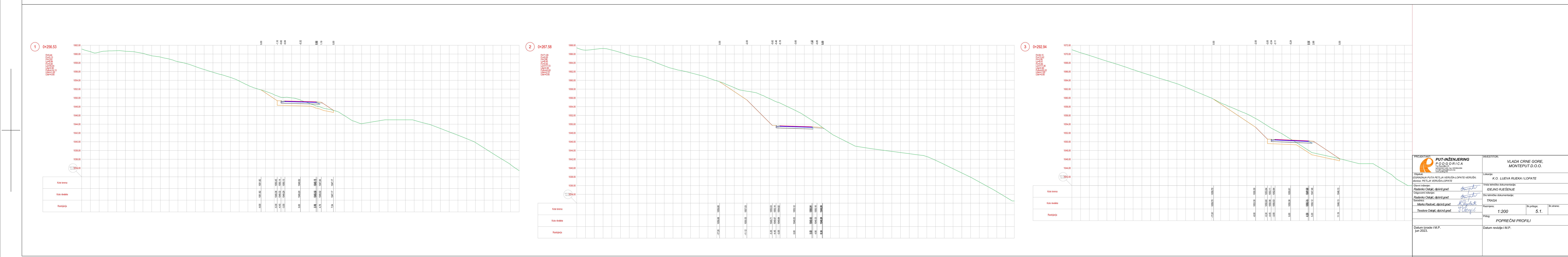


NORMALNI PROFIL PUTA U USJEKU

bolja vodopropusnost



PROJEKTANT:	PUT-INŽENJERING D.O.G.R.I.C.A Projekt Dopravnog saobraćaja email: put-in@put-in.hr www.put-in.hr	INVESTITOR:	VLADA CRNE GORE, MONTEPUT D.O.O.
Osnivač:	Draženko Ostojić, dipl.inž.grad.	Lokacija:	K.O. LUEVA RIJEKA I LOPATE
Odgovorni inženjer:	Draženko Ostojić, dipl.inž.grad.	Vrsta tehničke dokumentacije:	IDEJNO RJEŠENJE
Samostalno:	Mario Radović, dipl.inž.grad.	Do teteorijske dokumentacije:	TRASA
Razmjer:	1:50	Br.priloga:	4.1.2.
Prilog:	NORMALNI PROFILI		
Datum izrade i M.P.	Jun 2023.		
Datum revizije i M.P.			

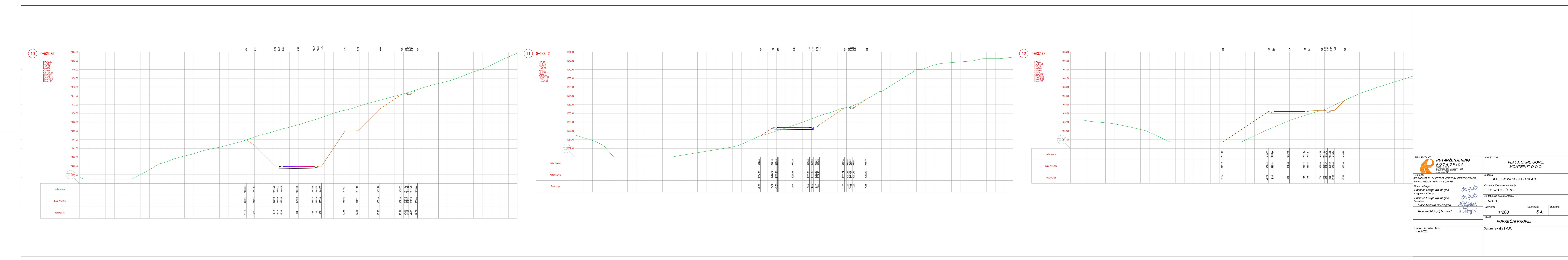




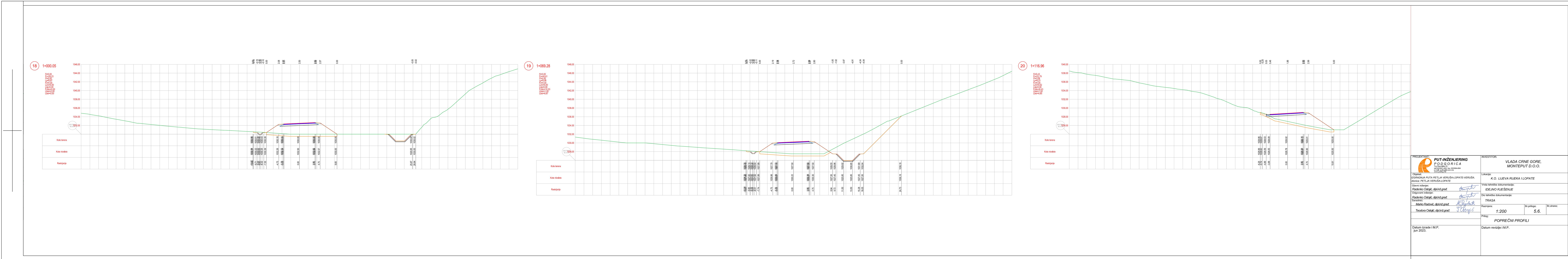
PROJEKTANT:		PUT-INŽENJERING P O D G O R I C A Trg Republike 75 tel: 020 671-265; fax: 020 664-494 www.puting.me	INVESTITOR:
		VLAĐA CRNE GORE, MONTEPUT D.O.O.	
Objekat:		Lokacija:	
IZGRADNJA puta PETLJA VERUŠA-LOPATE-VERUŠA; dionica: PETLJA VERUŠA-LOPATE		K.O. LIJEVA RIJEKA I LOPATE	
Glavni inženjer: Radenko Ostojić, dipl.inž.grad. <i>[Signature]</i>		Vrsta tehničke dokumentacije: IDEJNO RJESENJE	
Odgovorni inženjer: Radenko Ostojić, dipl.inž.grad. <i>[Signature]</i>		Dio tehničke dokumentacije: TRASA	
Saradnici: Marko Radović, dipl.inž.grad. <i>[Signature]</i>		Razmjera: 1:200 Br.priloga: 5.2 Br.strane:	
Teodora Ostojić, dipl.inž.grad. <i>[Signature]</i>		Prilogi: POPREČNI PROFILI	
Datum izrade i M.P. jun 2023.		Datum revizije i M.P.	

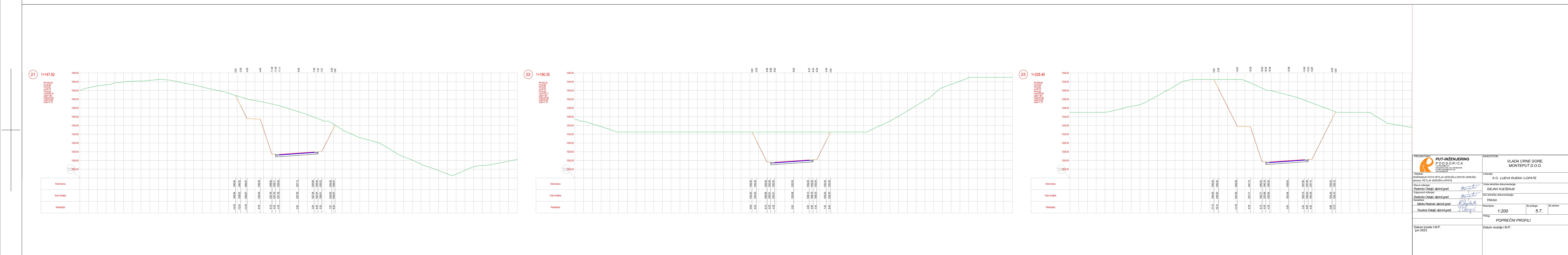


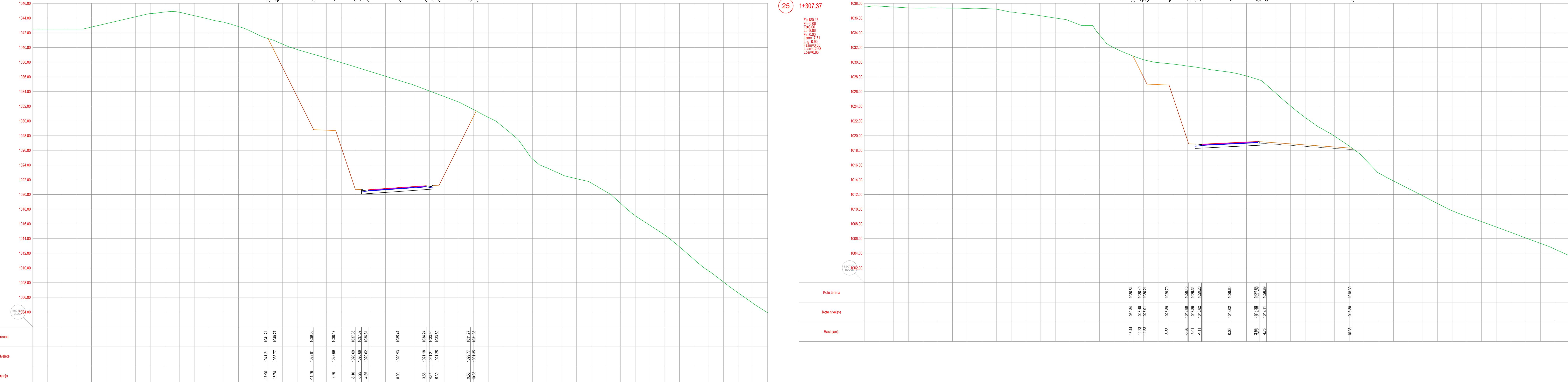
PROJEKTANT:	PUT-INŽENJERING	INVESTITOR:
	PODGORICA	VLADA CRNE GORE, MONTEPUT D.O.O.
Objekat: IZGRADNJA PUTA PETLJA VERUŠA-LOPATE-VERUŠA	Adresa: dionica: PETLJA VERUŠA-LOPATE	Lokacija: K.O. LIJEVA RJEKA I LOPATE
Glavni inženjer: Radenko Ostojić, diplomirani grad.	Vrsta tehničke dokumentacije: IDEALNO RIJESENJE	
Odgovorni inženjer: Radenko Ostojić, diplomirani grad.	Dio tehničke dokumentacije: TRASA	
Sažimci: Marko Radović, diplomirani grad.	Razmjer: 1:200	Br.priloga: 5.3.
Teodora Ostojić, diplomirani grad.	Prilog: POPREČNI PROFILI	Br.strane:
	Datum izrade i M.P. jun 2023.	Datum revizije i M.P. -











PROJEKTANT:
PUT-INŽENJERING
PODGORICA
Trg Republike 75
tel:020/667-285; fax: 020/664-494
e-mail: put@put-ing.me
www.put-ing.me

INVESTITOR:
VLADA CRNE GORE,
MONTEPUT D.O.O.

Lokacija:
K.O. LIJEVA RIJEKA I LOPATE

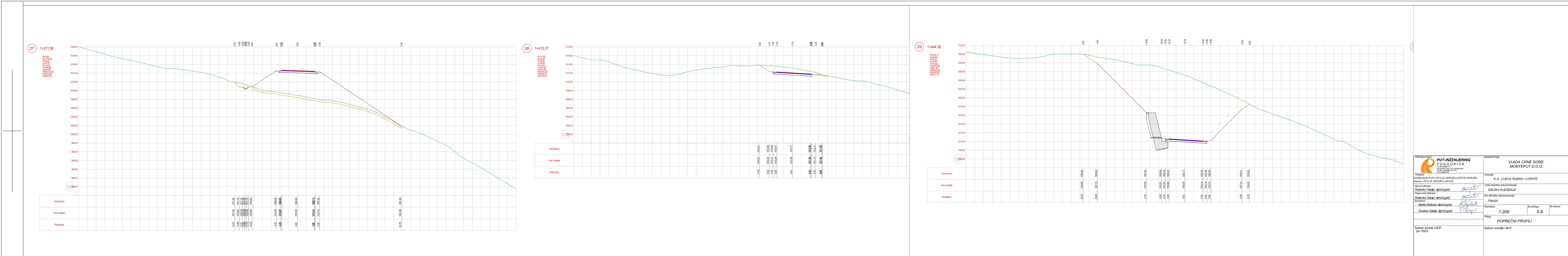
Vrsta tehničke dokumentacije:
IDEJNO RJEŠENJE

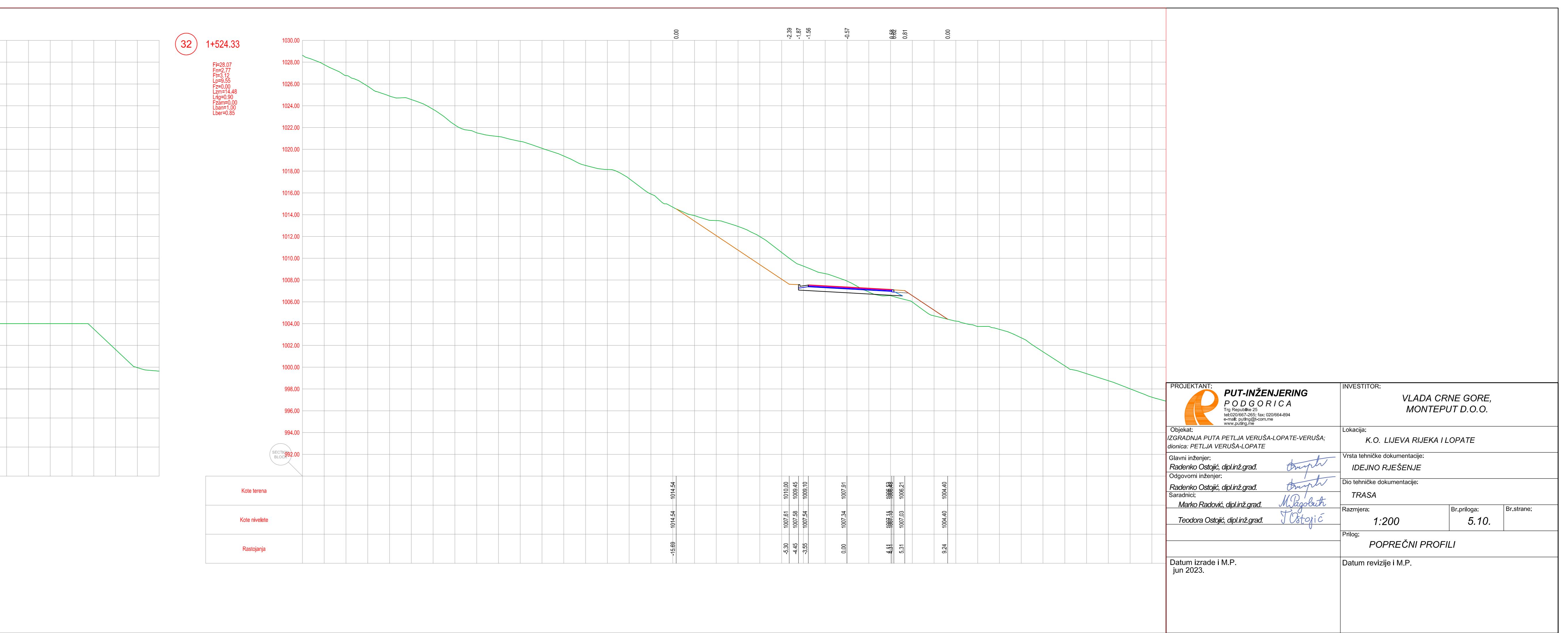
Dio tehničke dokumentacije:
TRASA

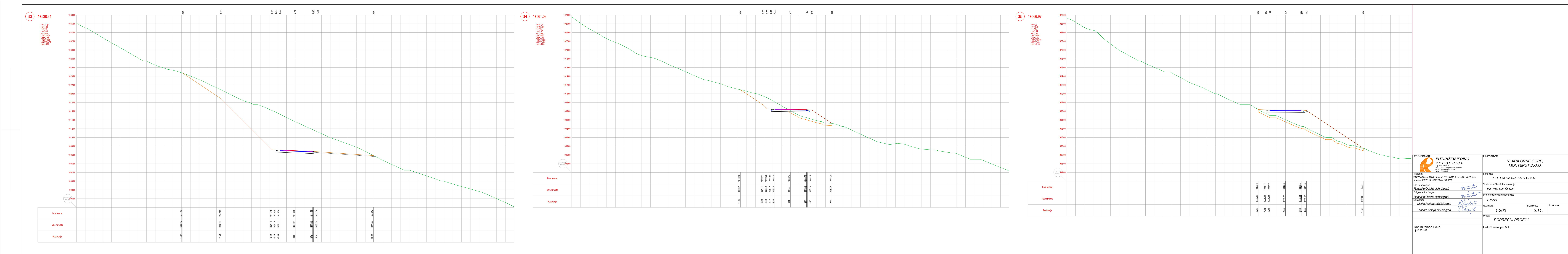
Razmjer: 1:200 **Br.priлога:** 5.8. **Br.strane:** 0.00

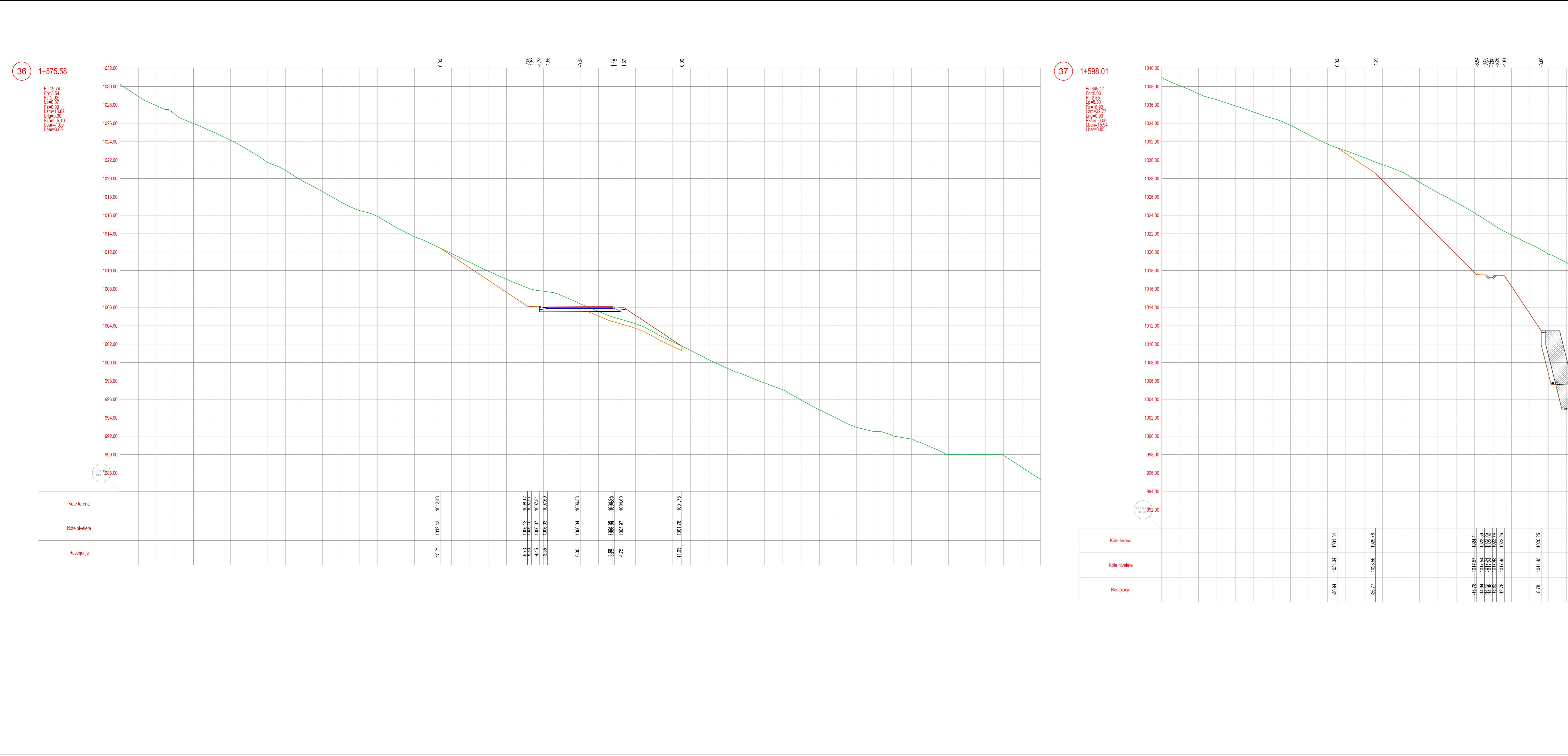
Prilog:
POPREČNI PROFILI

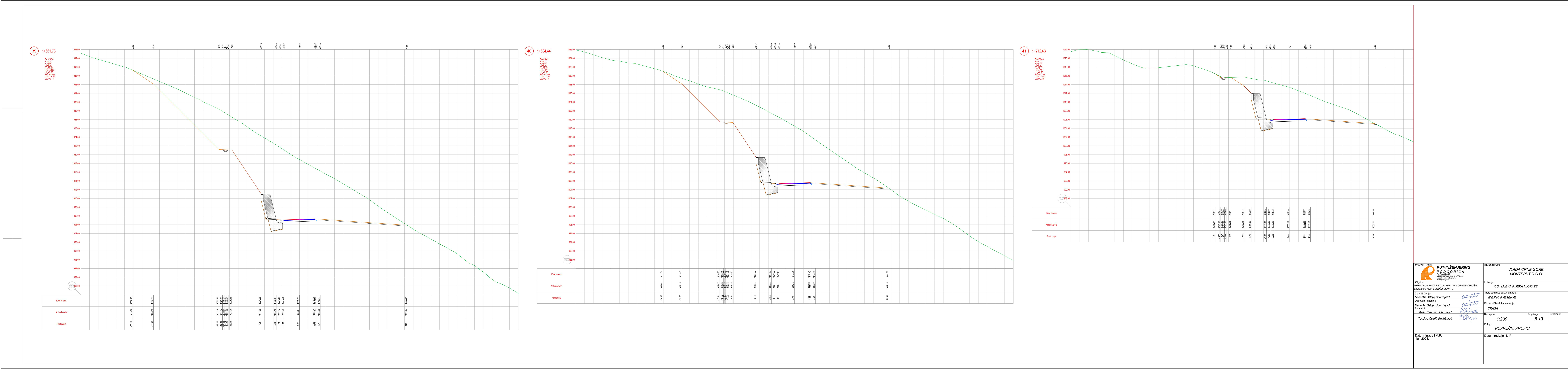
Datum revizije i M.P.

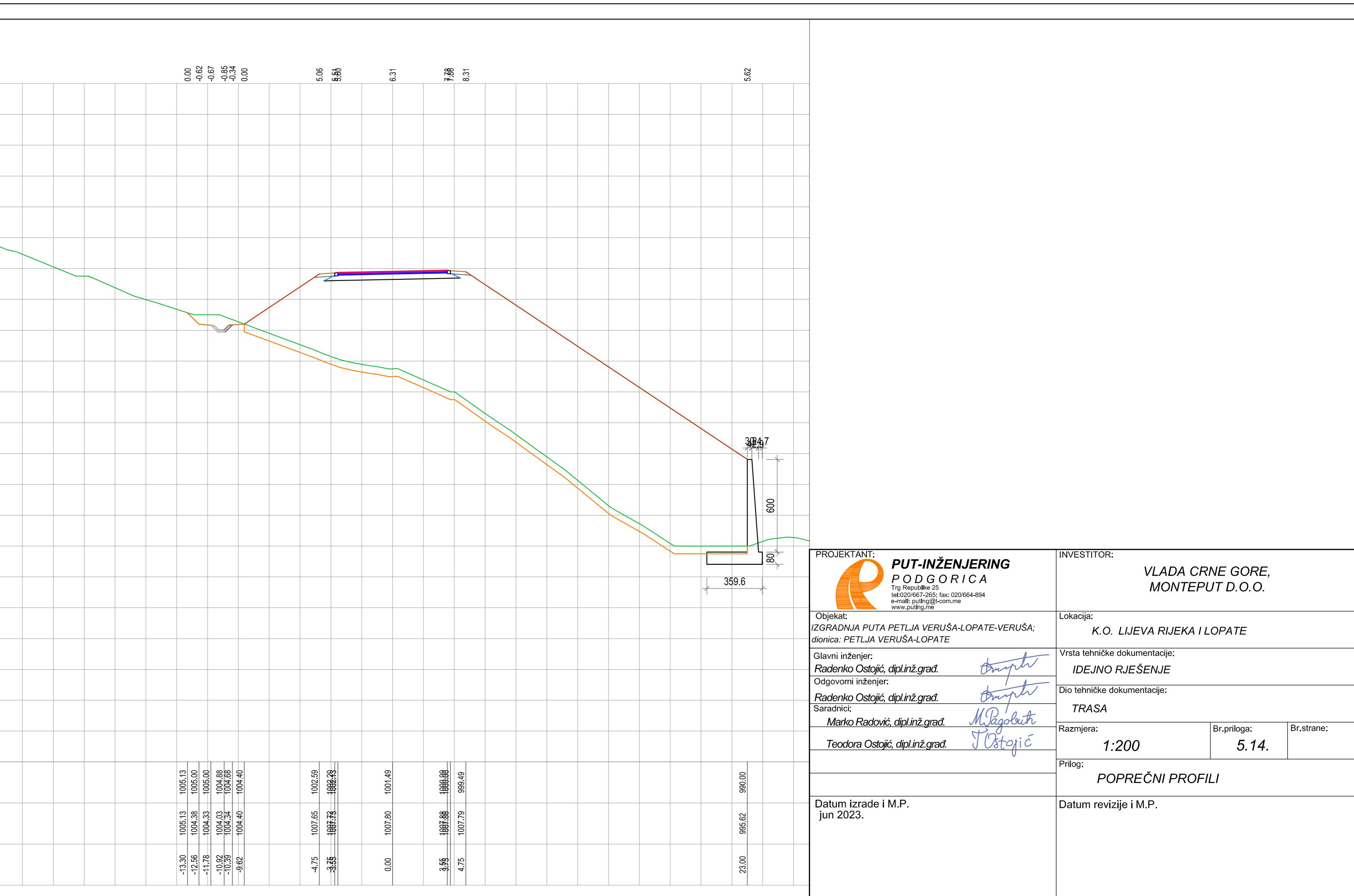
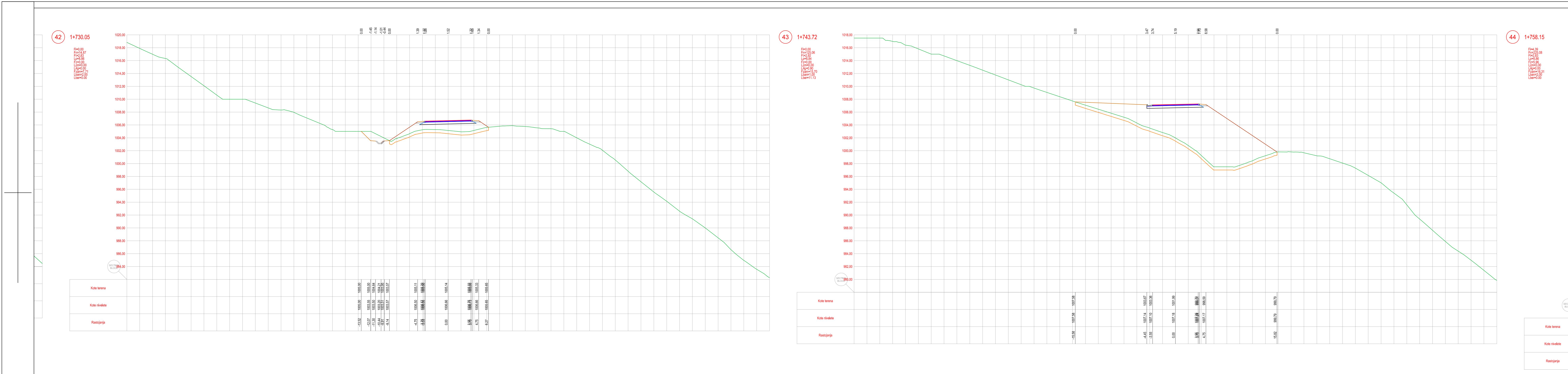


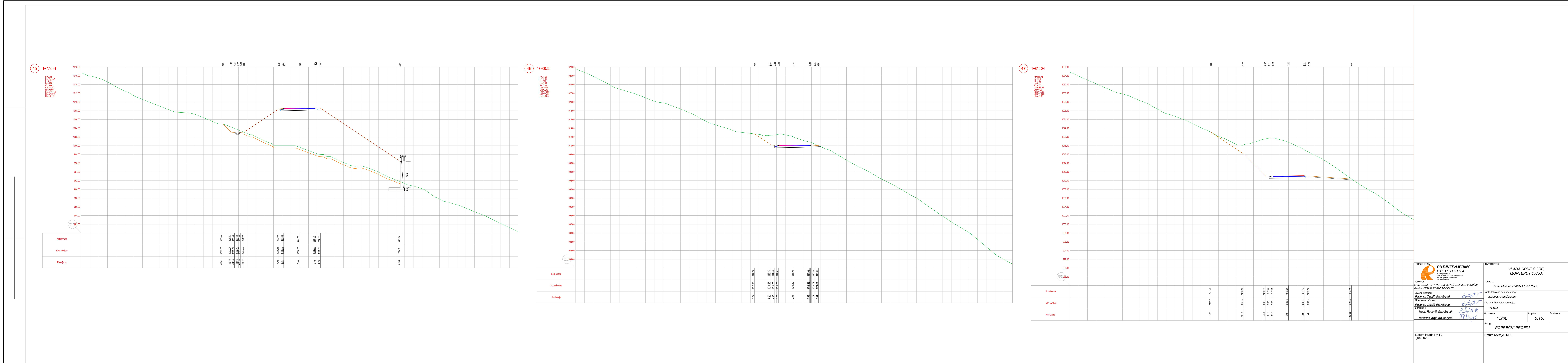


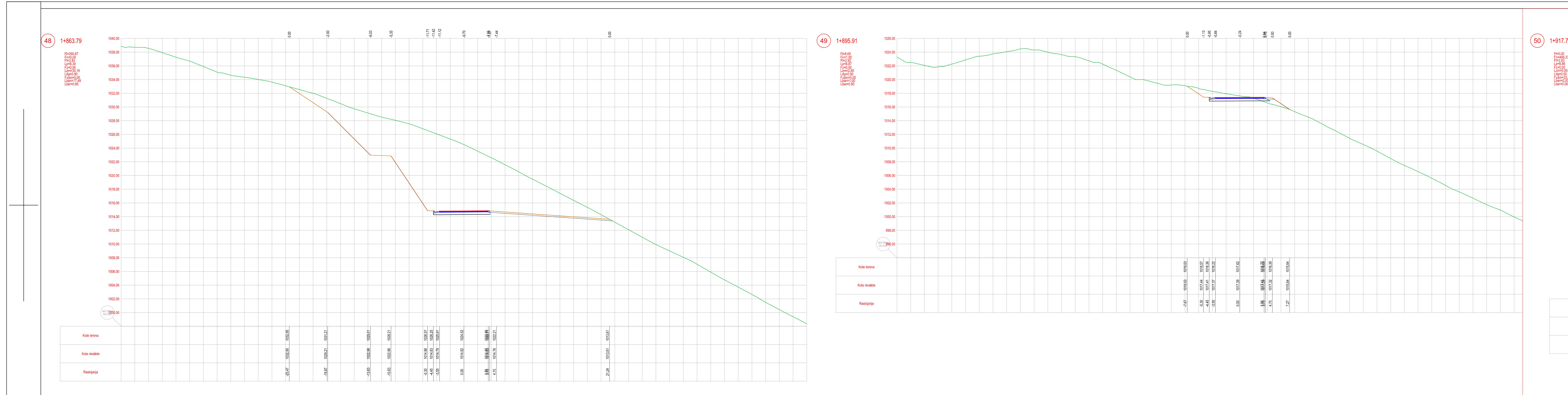












Objekat:	PUT-INŽENJERING P.D.GORICA tel:020/951-2650 fax: 020/964-894 e-mail: put@pudg.dzv.me www.pudg.dzv.me		INVESTITOR:	VLADA CRNE GORE, MONTEPUT D.O.O.	
Kote terena			Lokacija:	K.O. LIJEVA RIJEKA I LOPATE	
Kote nivete			Vrsta tehničke dokumentacije:	IDEJNO RJEŠENJE	
Rastojanja			Dio tehničke dokumentacije:	TRASA	
Kote terena	-7.10	1014.01	Glavni inženjer:	Radenko Ostojić, dipl.inž.grad.	
Kote nivete	-16.24	1013.26	Odgovorni inženjer:	Radenko Ostojić, dipl.inž.grad.	
Rastojanja	-3.56	1013.05	Sarednik:	Marko Radović, dipl.inž.grad.	
			Teodora Ostojić, dipl.inž.grad.	<i>T.Ostojić</i>	
Kote terena	-4.45	1013.41	Prilog:	1:200	
Kote nivete	-3.35	1013.27	Br.priloga:	5.16.	
Rastojanja			Br.strane:		
			Datum izrade i M.P.	jun 2023.	
			Datum revizije i M.P.		



