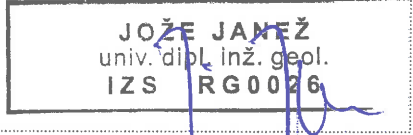
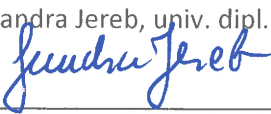


1. NASLOVNA STRAN ELABORATA

Naročnik	Občina Idrija, Mestni trg 1, 5280 Idrija
Prostorski akt	OPPN Pustota- SI_11/1_SSe v Spodnji Idriji
Elaborat	Geološko geomehansko poročilo - dopolnitev
Projektantsko podjetje	 Geologija d.o.o. Idrija, geološke raziskave in projektiranje, Prešernova ulica 2, 5280 Idrija Tel. 05 37 41 310 Fax. 05 37 22 329 info@geologija.si www.geologija.si
Direktor	Jože Janež, univ. dipl. inž. geol.
Žig	
Podpis	
Odgovorni projektant	Jože Janež, univ. dipl. inž. geol.
Osebni žig	
Podpis	
Projektantka	Aleksandra Jereb, univ. dipl. inž. geol.
Št. poročila	3728-133/2017-04
Izvod	1/2
Ime dokumenta	2017_133_04_Idrija_OPPNPustota_gm_dop
Kraj in datum	Idrija, november 2017

2. VSEBINA ELABORATA 3728-133/2017-04

- 1 Naslovna stran
- 2 Kazalo vsebine elaborata
- 3 Tehnično poročilo
- 4 Priloge



3. TEHNIČNO POROČILO

1.	UVOD	4
2.	GEOGRAFSKE RAZMERE	4
3.	GEOLOŠKE RAZMERE	4
3.1	Stratigrasko litološki podatki	4
3.2	Tektonika	5
4.	SEIZMIKA	5
5.	HIDROGEOLOŠKE RAZMERE	6
5.1	Površinske vode	6
5.2	Prepustnost kamnin	6
5.3	Kras	7
6.	GEOMEHANSKE KARAKTERISTIKE MATERIALOV	7
6.1	Glina	7
6.2	Zaglinjen grušč	7
6.3	Kamninska podlaga – laporast apnenec	8
6.4	Kamninska podlaga – klastične kamnine (laporovec, skrilavec, peščenjak)	8
7.	POGOJI IZVEDBE ZEMELJSKIH DEL IN TEMELJENJE	8
7.1	Območje objekta 1	9
7.2	Območje objektov 2, 3, 4, in 5	9
7.3	Območje objektov 6, 7, 8, 9, 10, 11	10
7.4	Dostopne ceste	10
7.5	Vkopi	11
7.6	Nasipi	11
7.7	Hidrotehnične ureditve	11
8.	VIRI	12

1. UVOD

V vzhodnem delu Spodnje Idrije, na Pustoti, je predvideno povečanje zazidljivega območja za potrebe stanovanjske gradnje. V OPPN-ju je na površini ureditvenega območja 16.622 m² predvidena gradnja enajstih objektov. V pričujočem poročilu so podani geološki in inženirsko geološki podatki obravnavanega območja.

Pričujoče poročilo nadomešča poročilo št. 3728-133/2017-02 izdelano avgusta 2017.



Slika 1: Lokacija območja urejanja z OPPN (Geopedia, julij 2017)

2. GEOGRAFSKE RAZMERE

Obravnavano območje se razprostira na nadmorski višini med 323 in 350 m na desnem bregu reke Idrijce. Proti jugu, severu in zahodu je območje omejeno z obstoječimi cestami, proti vzhodu s travniki in gozdom. Teren, ki je trenutno urejen kot travnik, ki je deloma že zaraščen z grmovjem, je v osnovi izravnava na stari rečni terasi reke Idrijce, ki teče na nadmorski višini približno 300 m, nad izravnavo pa se dviga južno do jugozahodno pobočje Gradišča. V zahodnem delu območja je poglobljena zatrepna dolina, ki jo je v dveh krakih oblikovala površinska voda, zaključuje pa s požiralnikom.

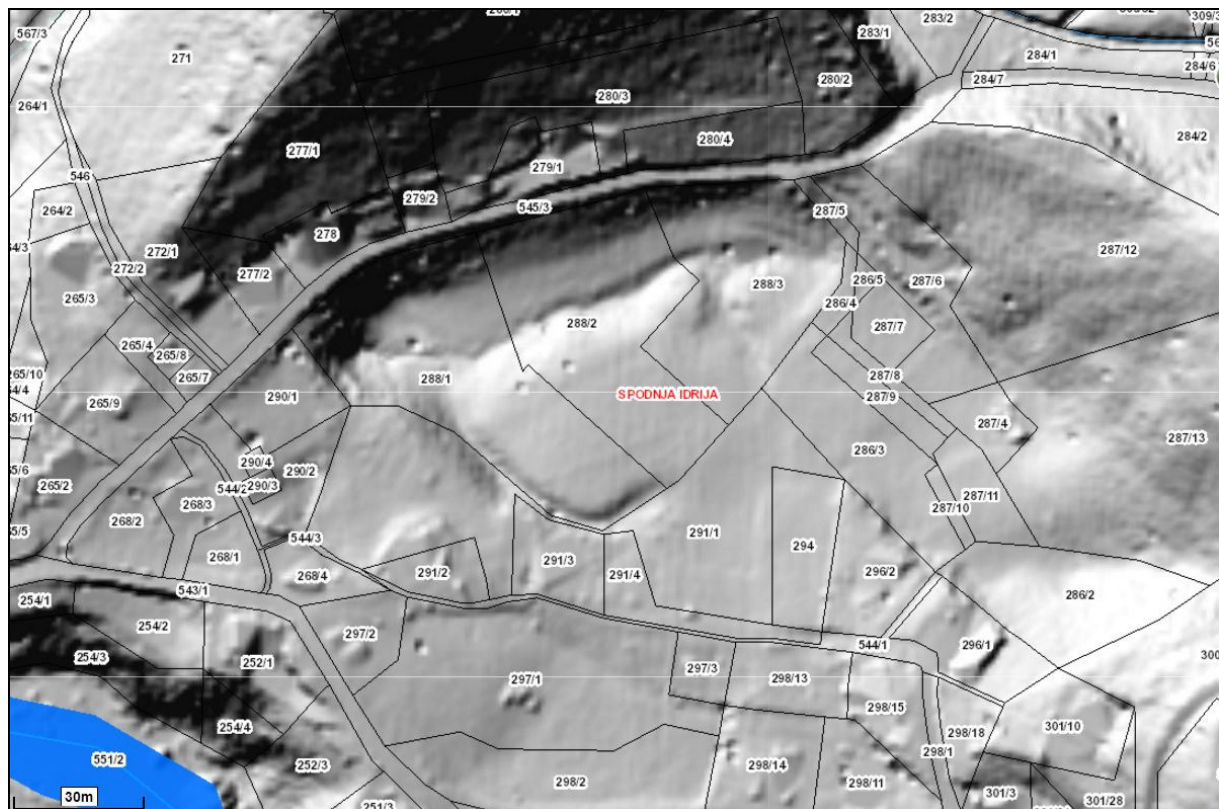
3. GEOLOŠKE RAZMERE

3.1 Stratigrasko litološki podatki

Raščeno kamninsko podlago zazidljivega območja na Pustoti gradi pestra paleta kamnin skitske starosti (spodnji trias; Mlakar, Čar, 2009). Ravninski del obravnavanega območja gradi rumenorjav in zelenosiv skrilavec, rdečerjav ali rumenorjav peščen skrilavec, sivorjav laporovec in rdečkast peščenjak. V pobočju gradi kamninsko osnovo laporast apnenec z vmesnimi plastmi rumenorjavega

skrilavca. Na območju požiralnika, v katerega ponika površinski odvodnik, gradi teren plastnat apnenec zgornjeskitske starosti brez laporastih vložkov. Generalno gledano vpadajo plasti proti severozahodu (300/50).

Kamninska podlaga izdanja na površje v redkih izdankih, večinoma pa je prekrita s preperinsko glino, zaglinjenim gruščem, v ravninskem delu z glinasto naplavino in ponekod z umetnim nasipom. Na ravninskem delu obravnavanega območja je raščena kamninska podlaga (klastične kamnine – skrilavec, laporovec, peščenjak) prekrita z nekaj metrov debelim slojem meljaste gline. Debelina gline je najverjetneje okoli 5 m. V pobočju, kjer raščeno kamninsko podlago predstavljata laporast apnenec je kamninska podlaga prekrita s plitvim (do 1 m) slojem zaglinjenega grušča. V spodnjem delu pobočja, na skitskem rumenorjavem skrilavcu je debelna rumenorjave glinaste preperine večja in doseže nekaj metrov



Slika 2: Relief (Atlas okolja, 2017)

3.2 Tektonika

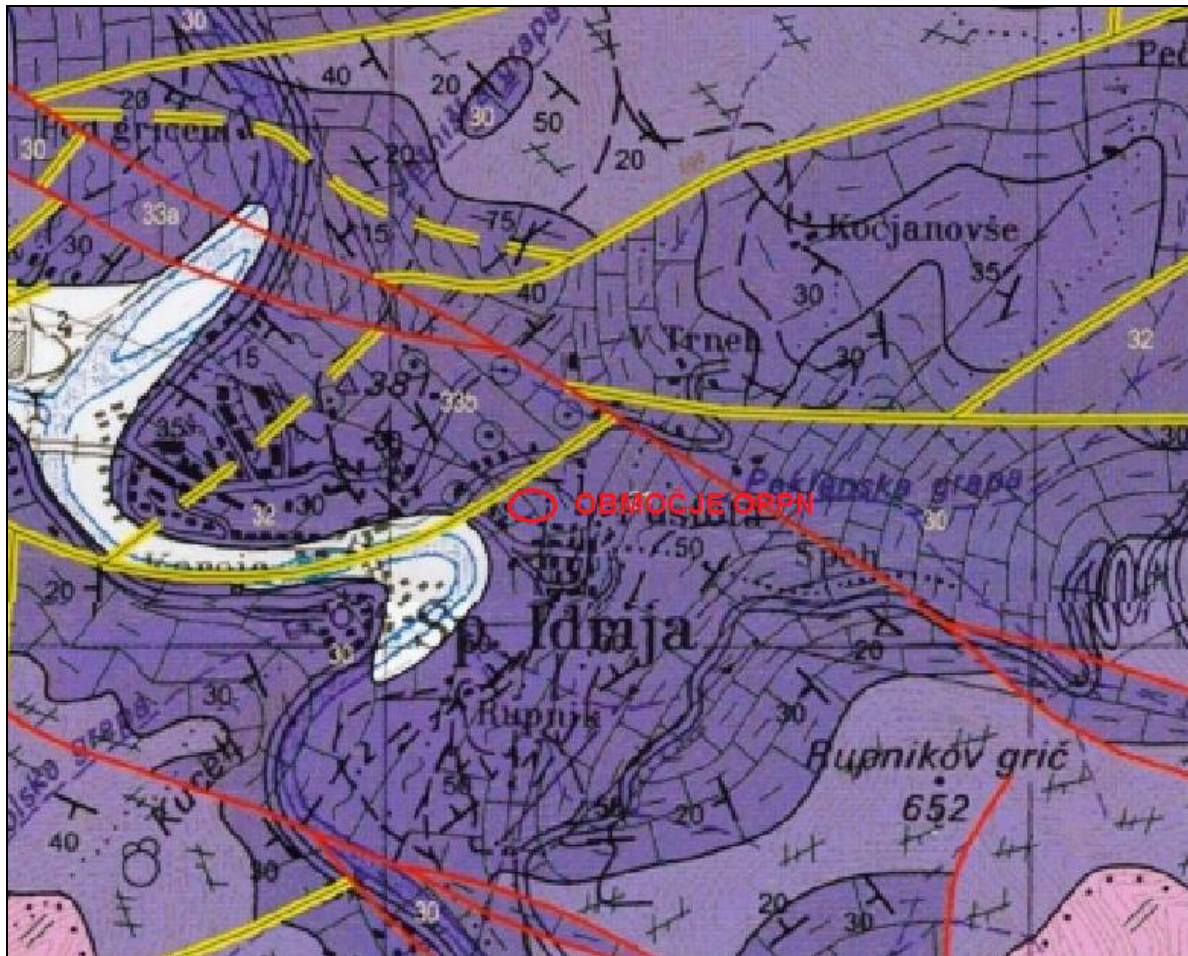
V strukturnem smislu je območje del Trnovskega pokrova. Širše gledano območje sekajo prelomi triasne starosti (v smeri zahod-vzhod) kot tudi mlajši terciarni prelomi (severozahod-jugovzhod).

4. SEIZMIKA

Obravnavano območje spada po Karti potresne nevarnosti v Sloveniji (MOP, 2001) s povratno dobo 475 let v območje, kjer se upošteva projektni pospešek 0,200 g.

Temeljna tla po svoji sestavi v pobočju ustrezajo tipu tal A (po preglednici 3.1 SIST EN 1998-1:2006) – skala ali druga skali podobna geološka formacija, na kateri je največ 5 m slabšega površinskega

materiala. ($v_s, 30 < 800$ m/s). Na ravninskem delu, kjer je preperinskega sloja več temeljna tla po svoji sestavi ustrezajo tipu tal E – profil tal, kjer površinska aluvialna plast z debelino med okrog 5 in 20 m in vrednostmi v_s , ki ustrezajo tipoma C ali D, leži na bolj togem materialu z $v_s > 800$ m/s.



Slika 3: Obravnavano območje prikazano na geološki karti (Mlakar, Čar, 2009).

5. HIDROGEOLOŠKE RAZMERE

5.1 Površinske vode

V ravninskem delu območja se površinska voda odvaja po dveh nestalnih površinskih odvodnikih. V času terenskega ogleda 12.7.2017 je znašal pretok površinskega odvodnika tik pred ponikanjem v požiralnik okoli 0,5 l/s.

5.2 Prepustnost kamnin

Laporast apnenec spada med kamnine, v katerih se hitro menjujejo prepustni deli (apnenec) in neprepustne plasti (laporovec). Na stiku med laporastim apnencem in pod njim ležečim skrilavcem (v nivoju ravnine) izvirajo manjše količine vode.

V zahodnem delu območja urejanja z OPPN površinski vodotok ponika v požiralnik na koncu zatrepne doline. Skitski apnenci so tam plastnati in čisti – brez laporastih primesi, zato je vodoprepustnost velika in v apnencu razviti kraški pojavi.

Klastične plasti (skrilavec, laporovec, peščenjak) so že zaradi primarne mineraloške sestave slabo vodoprepustne.

Meljasta glina, ki prekriva raščeno kamninsko podlago v ravninskem delu, je slabo vodoprepustna. Običajno akumulira nekaj talne vode in jo počasi oddaja in povsod akumulira nekaj talne vode, ki se lahko nahaja plitvo pod površjem v meljasto peščenih slojih, ali nekoliko globlje na stiku s kamninsko podlago, kar vse zelo slabša geomehanske lastnosti terena.

Zaglinjen grušč, ki raščeno kamninsko podlago prekriva v pobočju, uvrščamo med slabo do srednje prepustne plasti z medzrnsko poroznostjo.

Teren je na ravninskem delu tik ob obeh krakih površinskih odvodnikov zamočvirjen. Na območju gradbenih del (izkopi v terenu) na severnem delu obravnavanega območja v kotanjah stoji voda, ki kaže na to, da je teren v splošnem slabo vodoprepusten.

5.3 Kras

Kamninska podlaga v zahodnem in jugozahodnem delu obravnavanega območja je zakrasela. Skitski apnenec je razvit kot čist plastnat apnenec brez laporastih vložkov. Zato površinska voda ponika v požiralniku na koncu zatrepne doline (na parceli 288/1 k.o. Spodnja Idrija) in ponovno izvira ob Idrijci. Zakrasele kamnine pod glinastim pokrovom torej lahko pričakujemo v jugozahodnem robu območja, ki se ureja z OPPN, kjer pa novi objekt (vsaj zaenkrat) niso predvideni. V ostalem delu obravnavanega območja kraški pojavov v tleh ne pričakujemo.

6. GEOMEHANSKE KARAKTERISTIKE MATERIALOV

6.1 Glina

Meljasta glina, ki pokriva raščeno kamninsko podlago na ravninskem delu obravnavanega območja, je mešana zemljina z dokaj nizko nosilnostjo. Ima nizek koeficient vodoprepustnosti in jo uvrščamo med slabo prepustne zemljine. Debelina samega preperinskega sloja je okoli 5 m, lahko tudi več. V vplivnem območju obeh krakov površinskih odvodnikov je teren zamočvirjen.

Za predhodne geotehnične izračune lahko uporabimo naslednje geomehanske karakteristike glinastega materiala:

- strižni kot $\phi = 24 - 26^\circ$
- specifična teža $\gamma = 18 - 18,5 \text{ kN/m}^3$
- kohezija $c = 3 \text{ kPa}$
- dopustna nosilnost $P_d = 150 \text{ N/m}^2$.

Vkope v preperinsko glino se oblikuje v naklonu 2:3 (začasni vkopi) do 1:2 (stalni vkopi). Izkopana glina ni primerna za vgrajevanje v nasipe. Možno pa jo je uporabiti za urejanje površja.

6.2 Zaglinjen grušč

Zaglinjen grušč, ki pokriva raščeno kamninsko podlago v pobočju, je mešana zemljina z nizko nosilnostjo. Ima nizek do srednji koeficient vodoprepustnosti. Debelina zaglinjenega grušča je višje v pobočju okoli 1 m, v vznožju pobočja pa vsaj 3 do 5 m, lahko tudi več.

Za predhodne geotehnične izračune lahko uporabimo naslednje geomehanske karakteristike pobočnega grušča:

- strižni kot $\phi = 26 - 28^\circ$
- specifična teža $\gamma = 19,0 - 20,0 \text{ kN/m}^3$
- kohezija $c = 1 \text{ kPa}$
- dopustna nosilnost $P_d = 150 \text{ N/m}^2$.

Vkope v zaglinjenem grušču se oblikuje v naklonu 2:3 (začasni vkopi) do 1:2 (stalni vkopi). Izkopen gruščnat material je primeren za vgrajevanje samo pogojno, npr. na ravnini ali za zaključni sloj nasipov.

6.3 Kamninska podlaga – laporast apnenec

Laporast apnenec uvrščamo med trdne hribine z visoko nosilnostjo.

Za predhodne geotehnične izračune lahko uporabimo naslednje geomehanske karakteristike laporastega apnenca:

- strižni kot $\phi = 45 - 50^\circ$
- specifična teža $\gamma = 25,0 - 26,0 \text{ kN/m}^3$
- kohezija $c = 100 \text{ kPa}$
- dopustna nosilnost $P_d = 450 \text{ N/m}^2$.

Vkope v laporastem apnencu je potrebno projektirati v naklonu 1:1. Apnenčeva kamnina je uporabna za vgradnjo v nasipe.

6.4 Kamninska podlaga – klastične kamnine (laporovec, skrilavec, peščenjak)

Klastične kamnine, ki so zgrajene kot menjavanje različnih skrilavih glinavcev, laporovcev in peščenjakov, glede na inženirsko geološke in geomehanske lastnosti prištevamo med srednje trdne hribine z nizkim koeficientom prepustnosti (vodoneprepustne kamnine). Klastične kamnine gradijo kamninsko podlago ravninskega dela obravnavanega območja. Posledica razpadanja kamnin je nastanek debelega preperinskega sloja, ki jo ocenjujemo na okoli 5 m, lokalno lahko tudi več.

Za predhodne geotehnične izračune lahko uporabimo naslednje geomehanske karakteristike klastičnih kamnin:

- strižni kot $\phi = 32 - 35^\circ$
- specifična teža $\gamma = 21,0 \text{ kN/m}^3$
- kohezija $c = 50 \text{ kPa}$
- dopustna nosilnost $P_d = 300 \text{ kN/m}^2$.

7. POGOJI IZVEDBE ZEMELJSKIH DEL IN TEMELJENJE

Predvideno ureditveno situacijo na obravnavanem območju nam je posredovalo projektantsko podjetje Božič d.o.o. inženiring Idrija. Na obravnavanem območju OPPN Pustota je predvidena gradnja enajstij (11) novih stanovanjskih objektov.

7.1 Območje objekta 1

Teren na območju objekta 1 ima naklon med 20 in 25° in pada v smeri proti jugozahodu. Teren je suh in stabilen. *Gradnja je možna z upoštevanjem manjših geotehničnih omejitev in pogojev.* Glede na to, da je pobočje strmo, je potrebno objekt temeljiti kontaktno v raščeno kamninsko podlago, ki jo predstavlja spodnjetrojasi rumenorjavi skrilavec s prehodi v laporast apnenec.

Območje ni zakraselo, zato ni možnosti udorov v skalno podlago.

Delovne nevarovane vkopne brežine naj bodo v naklonu 1:1 in stalne nepodprte brežine v naklonu 2:3.

Obvezna je ureditev drenaže okrog objekta v višini temeljev. Točkovno ponikanje voda zaradi slabe prepustnosti tal ni izvedljivo. Do izgradnje meteorne kanalizacije se meteorno vodo iz posameznega objekta in drenaže odvaža razpršeno. Po izgradnji meteorne kanalizacije je objekte obvezno priključiti na meteorno kanalizacijo.

Pri izvajanju zemeljskih del, izkopih gradbenih jam in temeljenju, mora biti zagotovljen nadzor geomehanika.

Pogoje temeljenja, izvedbe gradbene jame, nasipov in vkopnih brežin je potrebno podrobneje obdelati v geomehanskem poročilu v nadaljnjih fazah projektiranja, ko bo definirana zasnova objekta (gabariti, dimenzije, obtežba).

7.2 Območje objektov 2, 3, 4, in 5

Območje je sorazmerno ravno oziroma generalno gledano blago pada v smeri proti jugozahodu. *Gradnja je možna z upoštevanjem manjših geotehničnih omejitev in pogojev.* Raščena kamninska podlaga je prekrita z debelo plastjo glinastih zemljin. Debelina glinastega sloja ocenjujemo na okoli 5 m, lokalno lahko tudi več. Objekt št. 2 je lociran na obstoječem umetnem nasipu (grušč, prod, pesek).

Pri temeljenju objektov je potrebno odstraniti plast humusa in gline. Debelina odstranjenega sloja bo določena v nadaljnjih fazah projektiranja. Objekte se lahko temelji na sanirani temeljni tla na primerno utrjeni tamponski blazini.

Delovne nevarovane vkopne brežine naj bodo v naklonu 1:1 in stalne nepodprte brežine v naklonu 2:3. Končno urejene nasipne brežine se izdelajo v naklonu 2:3. Peto nasipa je potrebno ustrezno utrditi. Po potrebi se nasipe lahko podpre s podpornimi zidovi, temeljenimi v glini. Vse morebitne zidove se opreži z izcednicami, v nivoju temelja zidu se izdelajo drenaže.

Na parcelah št. 287/4, 287/8, 287/9, 287/11, 287/13 se v glinastih tleh pojavlja talna voda. Količine sicer niso velike, vendar slabšajo geomehanske razmere. Zato je na območju teh parcel oz. objektov potrebno kontrolirano odvajati naravne zaledne in tudi meteorne vode. Priporočljiva je izvedba utrjenih dvoriščnih površin, s čimer bo preprečena možnost zamakanja meteornih voda v teren. Obvezna je ureditev drenaž okrog objektov v višini temeljev ali dna nasipa. Točkovno ponikanje voda zaradi slabe prepustnosti tal ni izvedljivo. Do izgradnje meteorne kanalizacije se meteorno vodo iz posameznega objekta in drenaže odvaža razpršeno. Po izgradnji meteorne kanalizacije je objekte obvezno priključiti na meteorno kanalizacijo.

Priporočljiva višinska kota objektov, je okoli 325 m n.m.v.

Pod glino so skrilave kamnine, zato ni možnosti udorov v skalno podlago.

Pri izvajanju zemeljskih del, izkopih gradbenih jam in temeljenju, mora biti zagotovljen nadzor geomehanika.

Pogoje temeljenja, izvedbe gradbene jame, nasipov in vkopnih brežin je potrebno podrobneje obdelati v nadaljnjih fazah projektiranja v geomehanskih poročilih za posamezne objekte, ko bo definirana njihova zasnova (gabariti, dimenzije, obtežbe).

7.3 Območje objektov 6, 7, 8, 9, 10, 11

Objekti 6, 7, 8 in 9, 10 in 11 so locirani bodisi v sami dolini severnega kraka površinskega odvodnika, bodisi na robu terase, kjer temeljna tla gradi naplavljenjena glina ocenjene debeline 5 m ali več, pobočje med robom terase in dnom struge pa *ni stabilno*.

Geomehanske pogoje teh objektov lahko opišemo kot *zelo zahtevne*. *Gradnja je sicer možna*, vendar bi zahtevala večje investicijske stroške.

Kota 0,0 objektov je lahko postavljena na višinsko koto 324 m, vendar je le ta pogojena s hidrotehnično ureditvijo površinskih odvodnikov zalednih voda (južni in severni krak odvodnika) in ureditvijo požiralnika.

Pod glino so skrilave kamnine, zato ni možnosti udorov v skalno podlago.

Pri izvajanju zemeljskih del, izkopih gradbenih jam in temeljenju, mora biti zagotovljen nadzor geomehanika.

Pogoje temeljenja, izvedbe gradbene jame, nasipov in vkopnih brežin je potrebno podrobneje obdelati v nadaljnjih fazah projektiranja v geomehanskih poročilih za posamezne objekte, ko bo definirana zasnova objektov (gabariti, dimenzije, obtežbe).

Sicer za te objekte veljajo enake omejitve in pogoji kot za sosednje območje objektov 2, 3, 4 in 5.

7.4 Dostopne ceste

Pri izvedbi dostopnih poti je potrebno upoštevati, da podlago voziščni konstrukciji predstavlja glina. Ocenjena nosilnost je CBR okoli 5 %. Zemljina je zmrzlinosko neodporna. Globina prodiranja mraza h_m znaša na obravnavanem območju 80 cm. Hidrološki pogoji so neugodni.

Povozne površine je potrebno opremiti z vzdolžnimi drenažami, muldami, jaški in prepusti, iz katerih je vodo potrebno neprepustno odvajati v površinski vodotok.

Pri izvajanju zemeljskih del, izkopih in izdelavi nasipov, mora biti zagotovljen nadzor geomehanika in meritve nosilnosti tal, nasipnih slojev ter voziščne konstrukcije z dinamično ploščo.

Tabela 1: Predlagane debeline voziščne konstrukcije

Material	Debelina	Faktor ekvivalentnosti materiala a_i	Debelinski indeks $D_p = d \cdot a_i$
AC 11 surf B70/100, A4	4	0,42	1,89
AC 22 base B70/100, A4	8	0,35	2,8
Tamponski drobljenec TD 32	20	0,14	2,8
Kamnita greda	45		
SKUPAJ	77		7,28

7.5 Vkopi

Predlagamo, da se vsa zemeljska dela izvajajo v sušnem obdobju. Začasne delovne vkopne brežine v slojih gline in zaglinjenega gruščja naj se izvajajo v naklonu 1 : 1. Končno urejene brežine v glini morajo biti urejene v naklonu do 1:2, v zaglinjenem gruščju do 2:3 in v laporastem apnencu do 2:1.

7.6 Nasipi

Nasipe je potrebno izvajati na stopničena tla z utrjenimi petami. Nasipe se izvaja v slojih debeline okoli 30 cm. Vsak sloj se uvalja. Komprimiranost nasipov je obvezno meriti z dinamično ploščo. Končno urejene brežine nasipov je potrebno humuzirati. Zahteve za zbitost nasipov poda geomehanik v geomehanskem poročilu. Urejeno mora biti odvodnjavanje meteornih voda z nasipov, brez ponikanja.

7.7 Hidrotehnične ureditve

V Hidrogeološkem poročilu (Geologija d.o.o. Idrija, št. 3728-133/2017-01) je za 15 minutni naliv in povratno dobo 2 leti izračunan največji pretok odvodnika, ki ponika v požiralnik, na 406 l/s. Požiralnik večinoma vse padavinske vode požira, poplave v zaledju pa so redke – opazovanja o pogostosti poplav ni. Izračunane količine bi požiralnik lahko odvajal, v kolikor ljudje v obe strugi odvodnikov ne bi odlagali različnega materiala, npr. seno, veje, zemlje, smeti idr. Rednega vzdrževanja odvodnikov in požiralnika ne izvaja nihče.

Smatramo, da je hidrotehnična ureditev odvodnikov na parcelah 286/3, 288/3, 288/2, 288/1 ter požiralnika na parc. št. 288/1 *potrebna*, da se zagotovi stalne in enakomerne odtočne razmere.

Hidrotehnično se uredi severni in južni krak površinskega odvodnika. Brežine se obloži s skalometom, da se zagotovi potrebna pretočnost strug. Pred požiralnikom je potrebno zgraditi vtočni objekt s prelivom v požiralnik. Vtočni objekt mora biti prekrit z litoželezno mrežo, ki preprečuje nanos plavja v požiralnik.

Zaledne vode se zajema z drenažami in združi v enoten sistem, ki se s prepustom pod cesto poveže z odprtim vodnim jarkom severnega kraka površinskega odvodnika.

Priporočamo izvedbo odvodnjavanja v odprtem kanalu in nikakor ne v ceveh, razen prepustov pod dovoznimi cestami.

Od izvedbe hidrotehnične ureditve odvodnika in požiralnika je v veliki meri odvisna tudi zazidljivost lokacij objektov 6, 7, 8, 9, 10 in 11 kot smo pokazali v poglavju 7.3.

8. VIRI

1. Mlakar I., Čar, J., 2009: Geološka karta idrijsko-cerkljanskega hribovja med Stopnikom in Rovitami. Merilo 1:25.000. Geološki zavod Slovenije.
2. Čar, J., 2010: Geološka zgradba idrijsko-cerkljanskega hribovja. Tolmač h Geološki karti idrijsko-cerkljanskega hribovja med Stopnikom in Rovitami 1:25.000. Geološki zavod Slovenije.

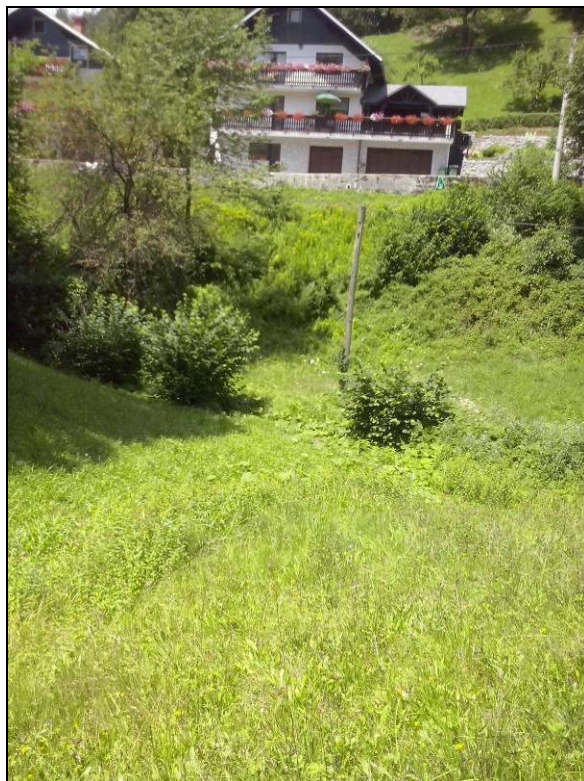


4. PRILOGE

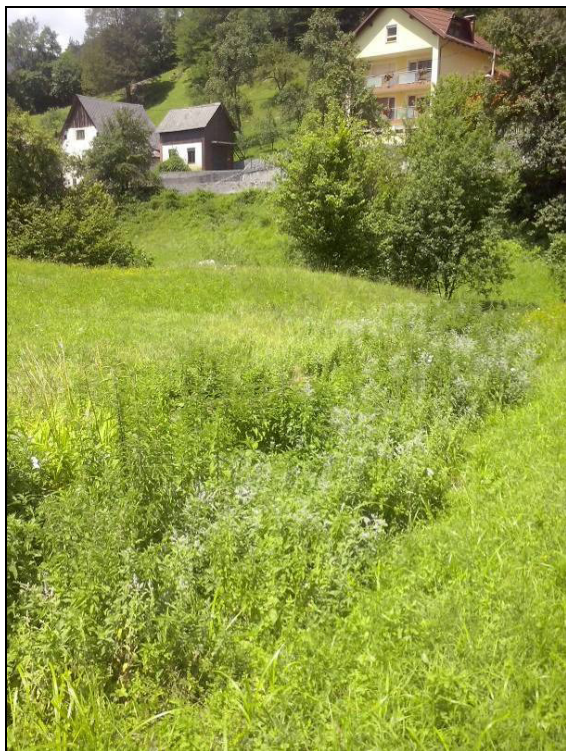
1. Fotografije
2. Pregledna karta, M 1 : 5000
3. Situacija M 1 : 500



Območje obravnave



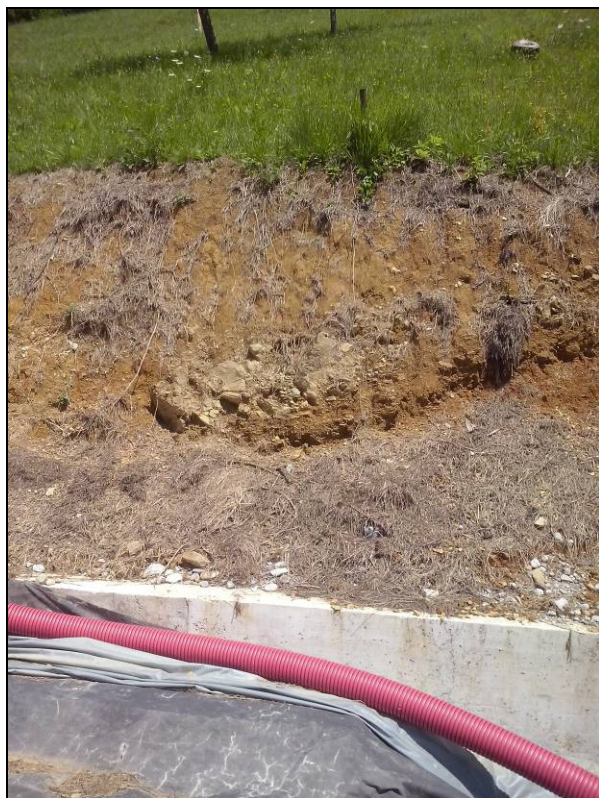
Sotočje obeh nestalnih površinskih odvodnikov, v ozadju na zaraščenem območju mesto ponikanja



Zamočvirjen teren ob nestalnem površinskem odvodniku



Obravnavano območje; v ospredju ravninski del, v ozadju pobočje



Klastične kamnine v vkopni brežini

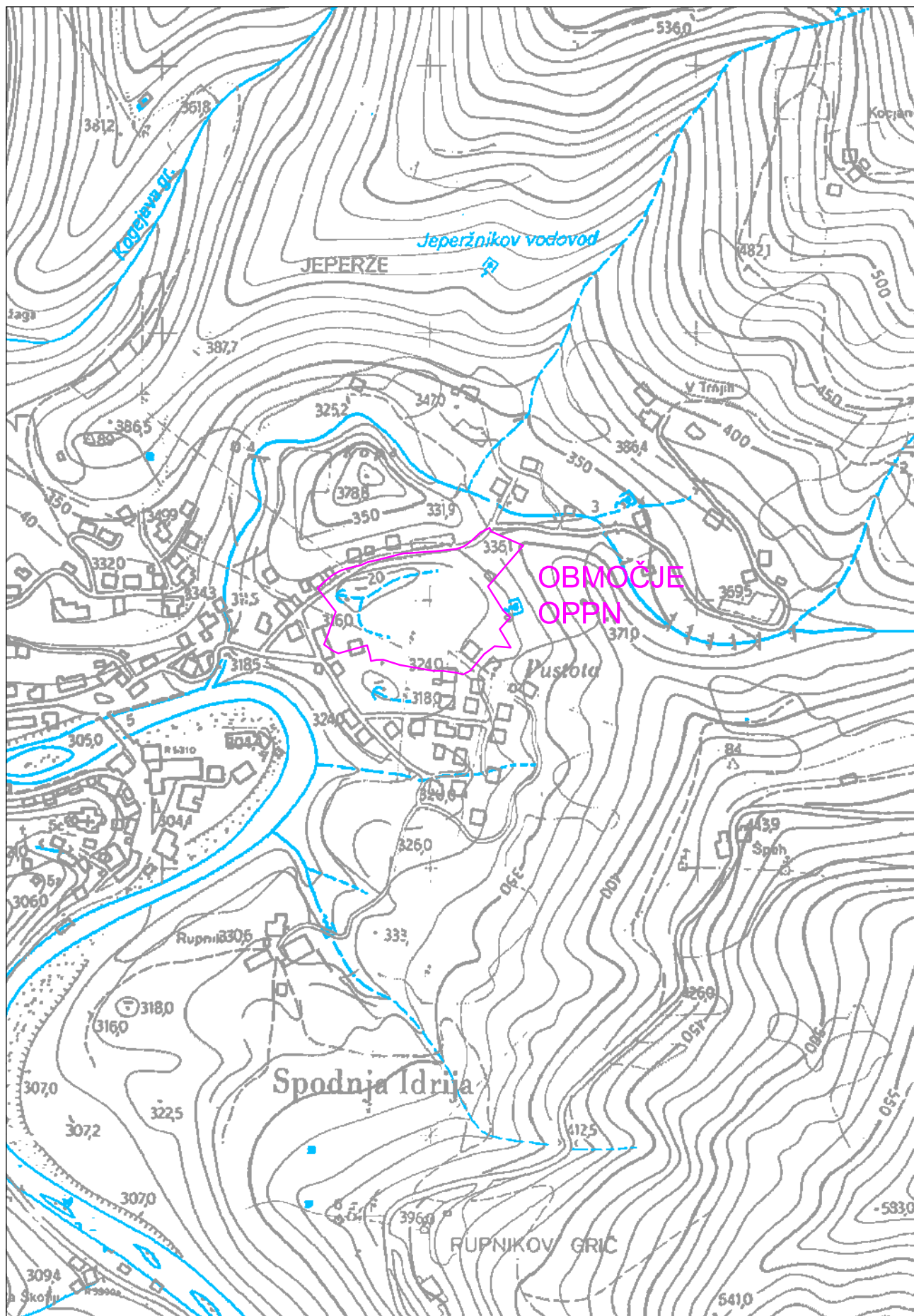


Laporast apnenec v vkopni brežini



Lokacija ponikovalnega mesta v vrtači

Foto: Aleksandra Jereb



Geologija
d.o.o. Idrija

Prešernova ulica 2, 5280 Idrija
Tel: 05 37 41 310 Fax: 05 37 22 329
info@geologija.si
www.geologija.si

NAROČNIK

PROSTORSKI AKT

ELABORAT

TEMATIKA

ODG. PROJEKTANT

PROJEKTANTKA

DATUM

ST. POR.

Občina Idrija, Mestni trg 1, 5280 Idrija

OPPN Pustola -SI_11/1_SSe v Spodnji Idriji

Geološko geomehansko poročilo-dopolnitev

PREGLEDNA KARTA

Jože Janež, univ. dipl. inž. geol.

IZS RG 0026

Aleksandra Jereb, univ. dipl. inž. geol.

november 2017

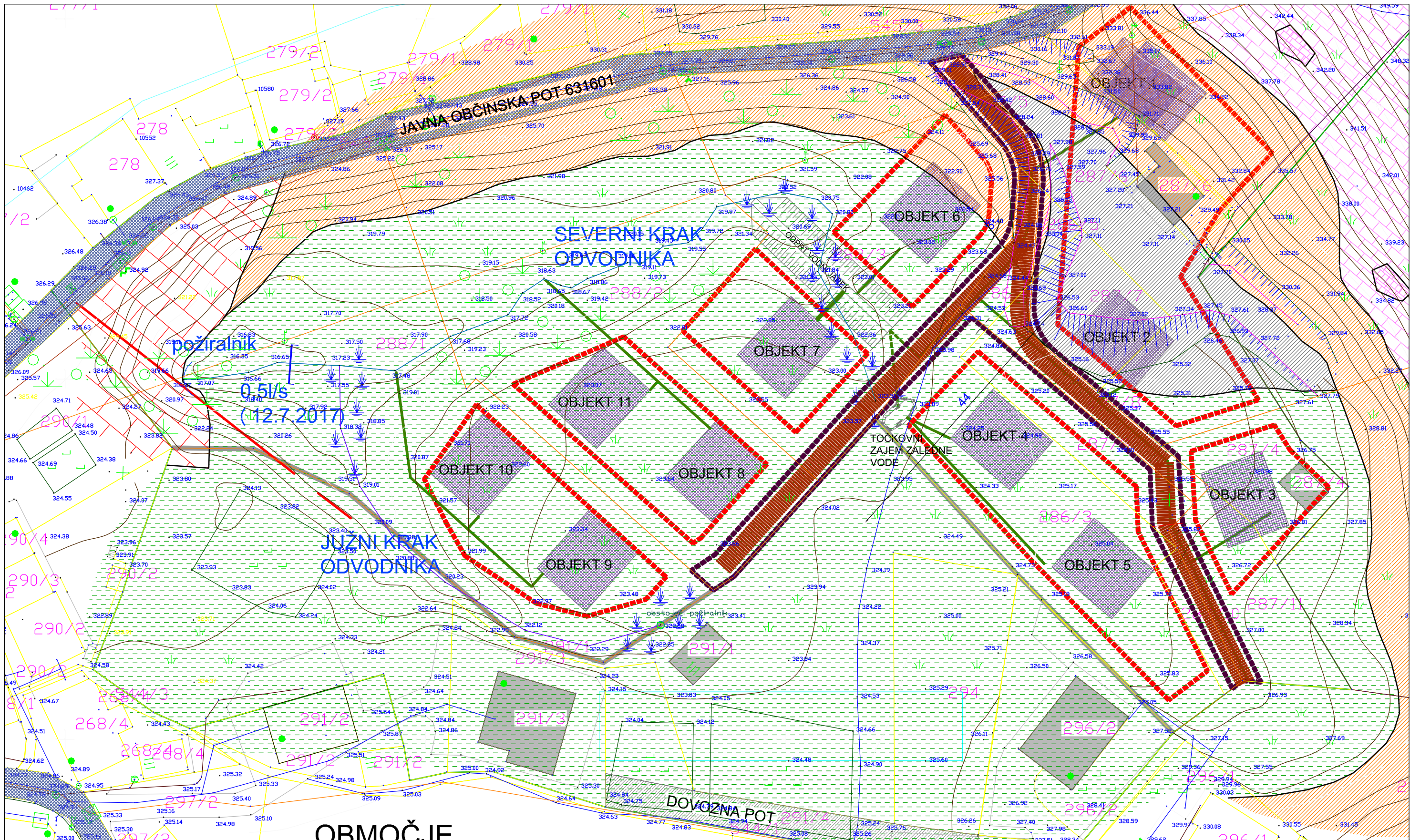
MERILO

1 : 5000

3728-133/2017-04

PRILOGA 2

[Handwritten signature]



OBJEKT 1: gradnja je možna, z manjšimi geotehničnimi omejitvami in pogoji. Temeljenje v kamninsko podlago. Obvezne predhonde geomehanske raziskave

OBJEKTI 2, 3, 4, 5: gradnja je možna, z manjšimi geotehničnimi omejitvami in pogoji. Temeljenje s temeljno ploščo na nasipu. Urediti odvodnjavanje. Nepodkleteni objekti. Obvezne predhonde geomehanske raziskave.

OBJEKTI 6, 7, 8, 9: gradnja je možna samo izjemoma, z manjšimi velikimi geotehničnimi omejitvami in pogoji. Obvezna predhodna hidrotehnična ureditev potokov. Obvezne predhonde geomehanske raziskave

	zamočvirjeno območje		Umetni nasip (gruč, prod, pesek) - srednje prepustno; stabilno		laporast apnenec (zg. skit) - trdne kamnine, slabo vodoprepustno; stabilno
	profil na površinskem vodotoku z oceno izdatnosti v l/s		rumeno rjava pobočna glina, pobočni grušč, v podlagi rumenorjavi skitski skrilavec, vodoneprepustno; pogojno stabilno		plastnat apnenec (zg. skit) - trdne kamnine, dobro vodoprepustno - zakraselo; stabilno
	območje urejanja z OPPN		aluvialna glina, prepojena s talno vodo, slabo vodoprepustno do neprepustno; nizka noslinost; gradnja na nasipu; nestabilne brežine!		
	prelom				

	NAROČNIK	Občina Idrija, Mestni trg 1, 5280 Idrija		
	PROSTORSKI AKT	OPPN Pustota -SI_11/1_SSe v Spodnji Idriji		
	ELABORAT	Geološko geomehansko poročilo-dopolnitev		
	TEMATIKA	SITUACIJA		
	ODG. PROJEKTANT	Jože Janež, univ. dipl. inž. geol.	IZS RG 0026	
	PROJEKTANTKA	Aleksandra Jereb, univ. dipl. inž. geol.		
Datum		november 2017	MERILO	1 : 500
ST. POR.		3728-133/2017-04	PRILOGA 3	