

1. NASLOVNA STRAN ELABORATA

Naročnik	Misel d.o.o., Cankarjeva 1, 6230 Postojna
Objekt	Kulturni dom Log pod Mangrtom
Parcela	št. parc.: 135/3, 10/8, 10/15 vse k.o. Log pod Mangartom
Elaborat	Geološko geomehansko in hidrogeološko poročilo
Projektantsko podjetje	 Geologija d.o.o. Idrija, geološke raziskave in projektiranje, Prešernova ulica 2, 5280 Idrija Tel. 05 37 41 310 info@geologija.si www.geologija.si
Direktor	Jože Janež, univ. dipl. inž. geol. Žig Podpis
Pooblaščen inženir	Jure Hočevar, univ. dipl. inž. geol. Osebni žig Podpis
Št. poročila:	6009-145/2025-01
Izvod	1/3
Kraj in datum	Idrija, avgust 2025

2. VSEBINA ELABORATA 6009-145/2025-01

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





3. TEHNIČNO POROČILO

1. UVOD.....	4
2. GEOGRAFSKI OPIS	4
3. GEOLOŠKO GEOMEHANSKE RAZMERE.....	6
3.1 Stratigrafsko litološke razmere	6
3.2 Hidrogeološke razmere.....	7
3.3 Tektonske razmere.....	7
3.4 Inženirsko geološke in geomehanske razmere	7
3.5 Seizmika	8
3.6 Prostorski podatki	8
3.7 Globina prodiranja mraza.....	10
4. TERENSKE RAZISKAVE.....	10
4.1 Izvedba sondažnih razkopov	10
4.2 Ponikalni poskus	11
5. GEOMEHANSKE RAZMERE.....	11
5.1 Geomehanski sloji in njihove karakteristike.....	11
5.2 Kategorije izkopa.....	11
6. OPIS PREDVIDENE GRADNJE.....	11
7. POGOJI IZVEDBE.....	13
8. SPREJEMLJIVOST GRADNJE.....	14
9. VIRI IN LITERATURA	14

1. UVOD

Za naročnika Misel d.o.o. smo izvedli geološko geomehanske raziskave za gradnjo kulturnega doma Log pod Mangartom. Investitor namerava zrušiti obstoječ objekt in zgraditi nov kulturni dom.

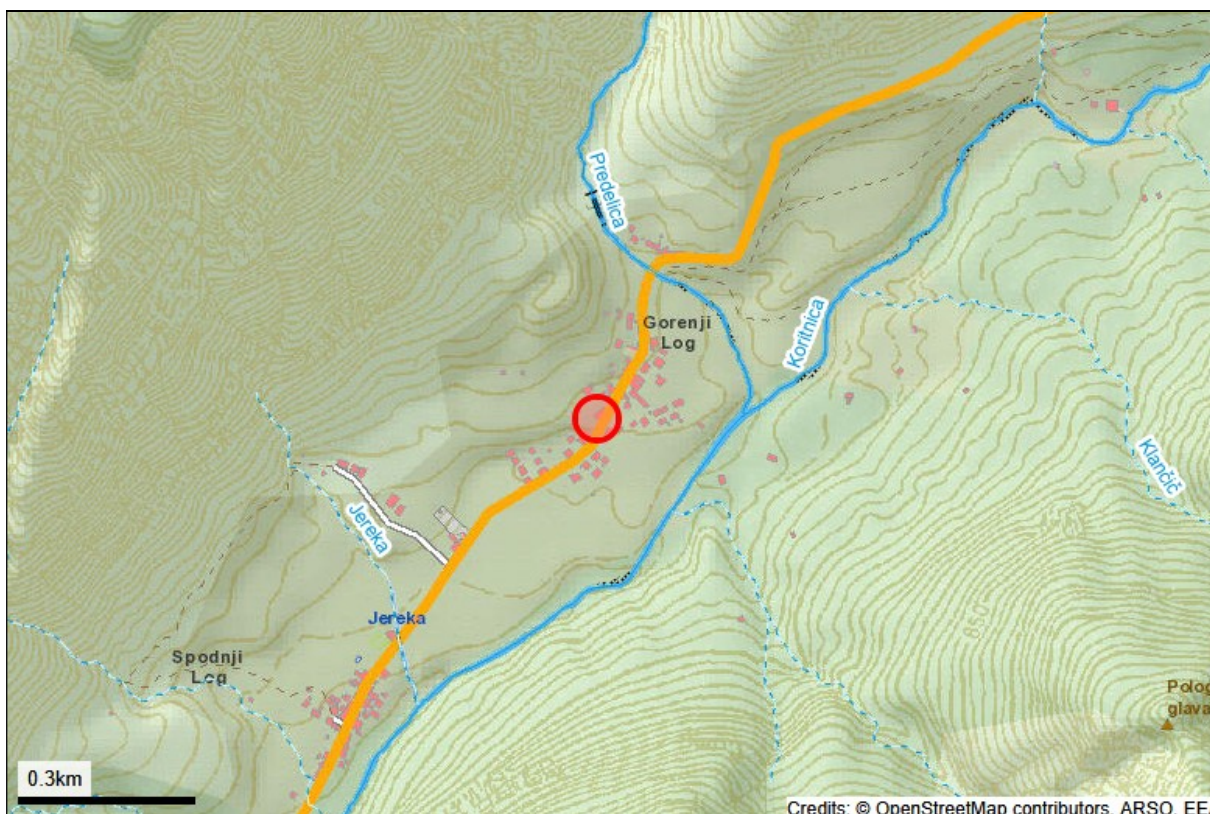
V sklopu geološko geomehanskih raziskav smo izvedli dva sondažna razkopa, meritve z dinamično ploščo ter dva ponikalna poskusa.

V pričujočem poročilu podajamo ugotovljeno geološko sestavo tal in geomehanske razmere s pogoji za temeljenje, ki bodo podlaga za nadaljnje faze projektiranja.

2. GEOGRAFSKI OPIS

Lokacija se nahaja v Logu pod Mangartom v severozahodni Sloveniji v občini Bovec in leži znotraj Triglavskega narodnega parka. Območje leži znotraj glacialno preoblikovane doline, za katero so značilna strma pobočja in ozke dolinske terase. Na lokaciji ni izvirov ali stalnih površinskih voda. 170 m jugovzhodno teče reka Koritnica. 260 m severovzhodno teče hudourniški potok Predelica in 450 m jugozahodno potok Jereka. Oba se izlivata v Koritnico.

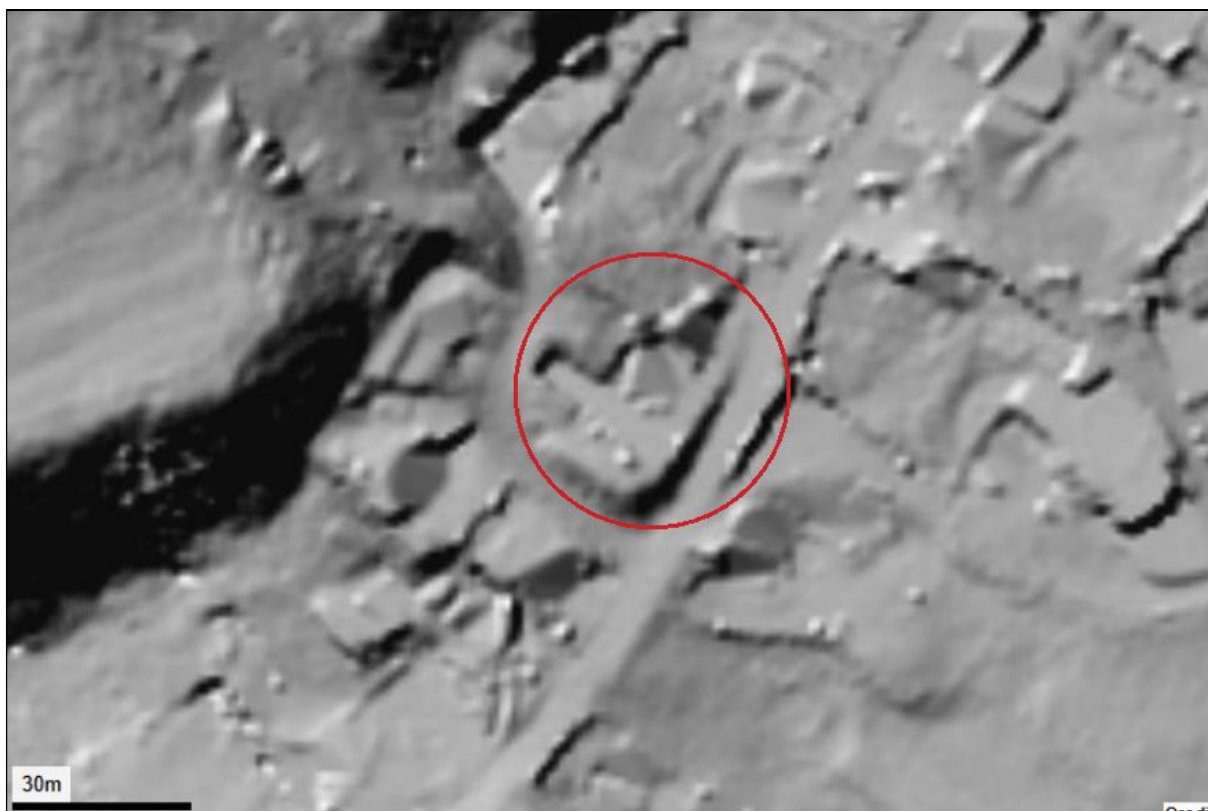
Teren na predmetni lokaciji predstavlja obstoječi kulturni dom, po jugozahodni strani je v neposredni bližini kulturnega doma balinišče in manjša jasa širine okrog 8 m. Na južni, vzhodni in zahodni strani je območje obdano s cesto in ulico. Na severni strani se parcela v sosednjo parcelo nadaljuje s travnikom. Nadmorska višina obravnavane lokacije znaša okoli 641 m. Na jugozahodnem vogalu obravnavane lokacije se proti ulici in cesti teren strmo spusti za največ okoli 3,6 m s kote 641,34 na 637,78 m. Ob cesti proti severu in ulici proti severozahodu se brežina znižuje.



Slika 1: Pregledna karta (Atlas okolja) z označeno obravnavano lokacijo.



Slika 2: Obravnavano območje na digitalnem ortofoto posnetku (Atlas okolja).



Slika 3: Obravnavano območje na karti reliefa (Atlas okolja).



Slika 4: Topografska karta (Atlas okolja) z označeno obravnavano lokacijo.

3. GEOLOŠKO GEOMEHANSKE RAZMERE

3.1 Stratigrafsko litološke razmere

Povzemamo po Osnovni geološki karti 1 : 100.000, list Beljak in Ponteba (Jurkovšek, 1987).

Skladnat glavni dolomit ($T_3^{1,2}$)

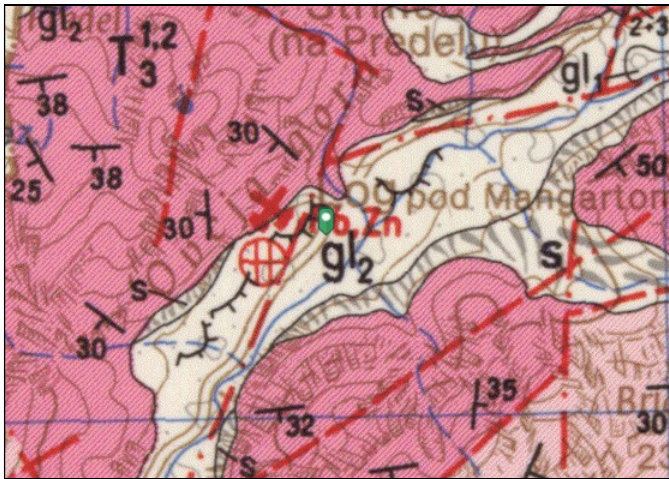
Globljo kamninsko podlago na obravnavanem območju predstavlja skladnat glavni dolomit zgornje triasne (norij-retij) starosti. Leži nad plastmi tamarske formacije, ki je v spodnjem delu verjetno še tuvalske starosti. Plasti glavnega dolomita so debele od 20 cm do 1 m, vmes pa se lokalno pojavljajo laporno – dolomitne pole zelenkaste barve. Braun (1966) je skladovnico glavnega dolomita razdelil v tri dele. Spodnji del ob meji z julsko – tuvalskimi plastmi je debelo plastovit in brez lapornatih vložkov, debeline ca 200 m, srednji del kategorizirajo do 1 m debele plasti dolomitnih laporjev, v zgornjem delu pa laporji zopet izginejo. V splošnem ugotavljamo, da je spodnji del dolomita bolj plastnat, navzgor proti dachsteinskemu apnencu, ki leži konkordantno na glavnem dolomitu, se plastnatost zmanjšuje.

Debelina glavnega dolomita je od 800 do 1000 cm.

Nesprijeta morena (gl_2)

Mlajše nesprijete morene pleistocenske starosti na širšem območju najdemo v vseh večjih dolinah, ponekod v Julijcih pa so njihovi ostanki tudi preko 2000 m visoko. Sestavlja jih nesprijet in nesortiran pretežno apnenčev material, ki so ga predvsem v mlajših obdobjih pleistocena s seboj prinašali ledeniki. Za morene v Bovškem kotlu je značilno, da poleg zgornjetriasnega dolomita vsebujejo številne kose flišnega peščenjaka, kredne scaglie in jurskega apnenca.

Kamninska podlaga je na obravnavanem območju prekrita z več metrov debelim nasipnim materialom oz. nesprijeto moreno.



Slika 5: Obravnavana lokacija na Osnovni geološki karti 1 : 100.000, list Beljak in Ponteba (Jurkovšek, 1987). Legenda: Gl₂ – nesprijeta morena; T₃^{1,2} – skladnat glavni dolomit (karnij – norij)

3.2 Hidrogeološke razmere

Morenski sedimenti so zaradi pomembne vsebnosti meljno/peščene frakcije srednje vodoprepustni.

Zgornje triasni dolomit v zaledju obravnavanega območja uvrščamo med srednje prepustne plasti z razpoklinsko poroznostjo.

Umetni nasip je za vodo srednje do dobro vodoprepusten. Prepustnost je odvisna od vsebnosti meljno/glinaste komponente.

Podzemna voda je na globini večji od 5 m.

3.3 Tektonske razmere

Obravnavano območje spada v tektonsko enoto nariv Julijskih Alp. Na severu zasledimo pod njim mezozojske plasti kranjskogorskega nariva, sicer pa ga od južno karavanškega in na krajšem odseku tudi košutinega nariva loči savski prelom. Na skrajnem jugovzhodnem delu lista Beljak leži pod narivom Julijskih Alp poključski nariv, na jugovzhodnem pa nariv v bovškem kotlu. V narivu Julijskih Alp je zastopana sedimentacija plasti od spodnjega triasa do krede, večji del pa je zgrajen iz zgornjetriasnih karbonatov.

3.4 Inženirsko geološke in geomehanske razmere

Zgornje triasni dolomit inženirsko geološko uvrščamo med trdne in nosilne hribine.

Nesprijeta morena je mešana zemljina s srednjo nosilnostjo.

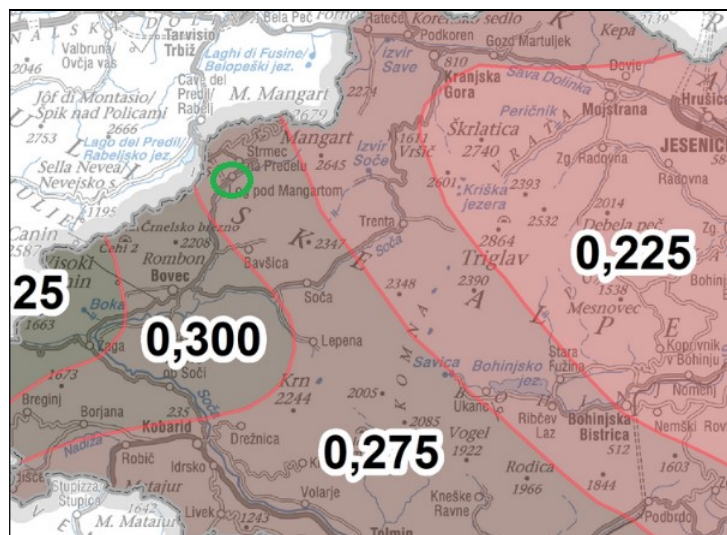
Preperinski sloj iz gline in zaglinjenega grušča inženirsko geološko uvrščamo med mešane zemljine z nizko do srednjo nosilnostjo.

Teren na predmetni lokaciji obravnavamo kot stabilen. Morfologija terena na lokaciji in v okolici ne kaže na to, da bi se v preteklosti na tem območju pojavili erozijski procesi in ukrepi.

3.5 Seizmika

Projektni pospešek tal je po SIST EN 1998-1:2005/A101:2009 enak največjemu pospešku tal. To je največja absolutna vrednost zapisa pospeška na prostem površju. Projektni pospešek tal na obravnavani lokaciji povzemamo po Karti projektnih pospeškov in znaša 0,275 g.

Temeljna tla (po preglednici 3.1 SIST EN 1998-1:2006) po svoji sestavi ustrezajo tipu tal C – globoki sedimenti gostega ali srednje gostega peska, proda ali toge gline, globine nekaj 10 do več 100m, povprečna hitrost strižnega valovanja v zgornjih 30 m znaša $v_{s,30} = 180 - 300$ m/s (indikativno).



Slika 6: Obravnavana lokacija na Karti potresne nevarnosti Slovenije (MOP, 2021)

3.6 Prostorski podatki

Lokacija se ne nahaja na poplavnem območju.

Lokacija se nahaja na predlaganem vodovarstvenem območju vodotoka Soče (Dovodni rov HE Plave), v III. vodovarstvenem območju.



Slika 7: Lokacija na vodovarstvenem območju – interni nivo območja po letu 2004 (Atlas voda)

Lokacija se po Opozorilni karti verjetnosti pojavljanja zemeljskih in hribinskih plazov (Atlas voda) nahaja deloma na majhni stopnji verjetnosti pojavljanja plazov deloma na srednji stopnji verjetnosti pojavljanja plazov.



Slika 8: Lokacija na opozorilni karti verjetnosti pojavljanja zemeljskih in hribinskih plazov (Atlas voda).

Lokacija se po Opozorilni karti verjetnosti pojavljanja zemeljskih plazov (Atlas voda) nahaja deloma na majhni stopnji verjetnosti pojavljanja plazov deloma na srednji stopnji verjetnosti pojavljanja plazov.



Slika 9: Lokacija na opozorilni karti verjetnosti pojavljanja zemeljskih plazov (Atlas voda).

Lokacija se po Opozorilni karti verjetnosti pojavljanja drobirskih tokov (Atlas voda) nahaja deloma na majhni stopnji verjetnosti pojavljanja plazov deloma na srednji stopnji verjetnosti pojavljanja plazov.



Slika 10: Lokacija na opozorilni karti verjetnosti pojavljanja drobirskih tokov (Atlas voda).

3.7 Globina prodiranja mraza

Glede na karto informativnih globin prodiranja mraza RS (vir: TSC 06.512:2003) znaša globina prodiranja mraza na obravnavanem območju 100 cm.

4. TERENSKÉ RAZISKAVE

Terenske raziskave smo izvedli 31. 7. 2025. V sklopu terenskih raziskave je bilo izvedeno:

- 2 sondažna razkopa
- meritve z dinamično ploščo
- ponikalni poskus.

4.1 Izvedba sondažnih razkopov

Na obravnavanem območju smo izvedli 2 sondažna razkopa z rovokopačem. Območje gradnje predstavlja obstoječ objekt, ki je predviden za rušenje, razkope smo zato izvedli v neposredni bližini obstoječega objekta. Lokacija razkopov je prikazana na situaciji v prilogi 1. Fotografije razkopov so prikazane v prilogi 3.

Razkop R-1:

- 0 – 0,5 m: nasip: grušč, melj, pesek
 - 0,5-0,55 m: plast humusa
 - 0,55 – 1,7 m: grušč, melj, pesek,
 - E_{vd}, gl. 0,7 m: 14 MN/m²
 - E_{vd}, glob. 1,3 m: 17 MN/m²
- V razkopu ni vode.

Razkop R-2:

- 0 – 1,7 m: melj, pesek, grušč
 - 1,7- 2,2 m: pretežno kamnit material, grušč in pesek
 - E_{vd}, gl. 0,6 m: 6 MN/m²
 - E_{vd}, glob. 1,2 m: 7 MN/m²
- V razkopu ni vode.

Tabela 1: Ovrednotenje meritev z dinamično ploščo

Št.	Datum	Opis merilnega mesta, zaznamki	E _{vd} MN/m ²	E _{v2} MN/m ²	M _E MN/m ²	CBR %
1	31.7.2025	Sondažni razkop R-1 Grušč, melj, pesek Globina 0,7 m	14	28,7	10	6
2	31.7.2025	Sondažni razkop R-1 Grušč, melj, pesek Globina 1,3 m	17	35,0	27	6
3	31.7.2025	Sondažni razkop R-2 melj, pesek, grušč Globina 0,6 m	6	12,1	4	3
4	31.7.2025	Sondažni razkop R-2 melj, pesek, grušč Globina 1,2 m	7	14,2	4	3

4.2 Ponikalni poskus

V obeh razkopih smo 31.7.2025 izvedli ponikalni poskus. Ponikalni poskus smo izvedli po enostavni terenski metodi A. K. Boldireva (Filipović, 1972). V razkopa smo iz hidranta nalili vodo ter merili hitrost upadanja njene gladine. Hitrost upadanja gladine nalite vode smo merili zvezno z micro diverjem proizvajalca Schlumberger, ki je v časovnem razmiku 5 sekund avtomatsko beležil spreminjanje nivoja vode. Graf ponikalnega poskusa in izračuni so v prilogi 4. V tabeli spodaj podajamo povzetek ponikalnih poskusov.

Tabela 2: Povzetek rezultatov ponikalnih poskusov

Lokacija	Višina nalite vode (m)	Čas upadanja (s)	Koeficient prepustnosti (m/s)	Specifična ponikalna sposobnost (l/sm ⁻²)
R-1	0,217	150	1,45E-03	1,4
R-2	0,312	205	1,52E-03	1,5

5. GEOMEHANSKE RAZMERE

5.1 Geomehanski sloji in njihove karakteristike

Geomehanske razmere, sestavo tal in geomehanske karakteristike zemljin in hribin smo določili na podlagi zgoraj opisanih terenskih preiskav. Nekatere karakteristike smo ocenili izkustveno ob terenskem ogledu. Določili smo 1 sloj s pripadajočimi lastnostmi in geomehanskimi parametri, ki so prikazani na prečnih geološko geomehanskih prerezi (priloga 2).

SLOJ 1: Umetni nasip - melj, pesek, grušč gradi melj, pesek, grušč in kamni. Pojavlja se v razkopu R-2 do globine 2,2 m in v razkopu R-1 do globine 1,5 m. Nasip je dobro vodoprepusten in srednje nosilen. Nasip je zmrzlinško odporen. Geomehanske karakteristike so:

- Strižni kot $\varphi = 29 - 32^\circ$,
- Prostorninska teža $\gamma = 19,5 - 20,5 \text{ kN/m}^3$
- Kohezija $c = 0 \text{ kPa}$
- Modul stisljivosti $M_E = 4 - 27 \text{ MPa}$,
- Kategorija izkopa = 3 – zemljine predvidene za vgradnjo ali predelavo – lahek izkop (klasifikacija TSPI – PGV.05.100: 2023)

5.2 Kategorije izkopa

Tabela 3: Kategorije izkopov v zemljinah in kamninah (klasifikacija TSPI – PGV.05.100: 2023)

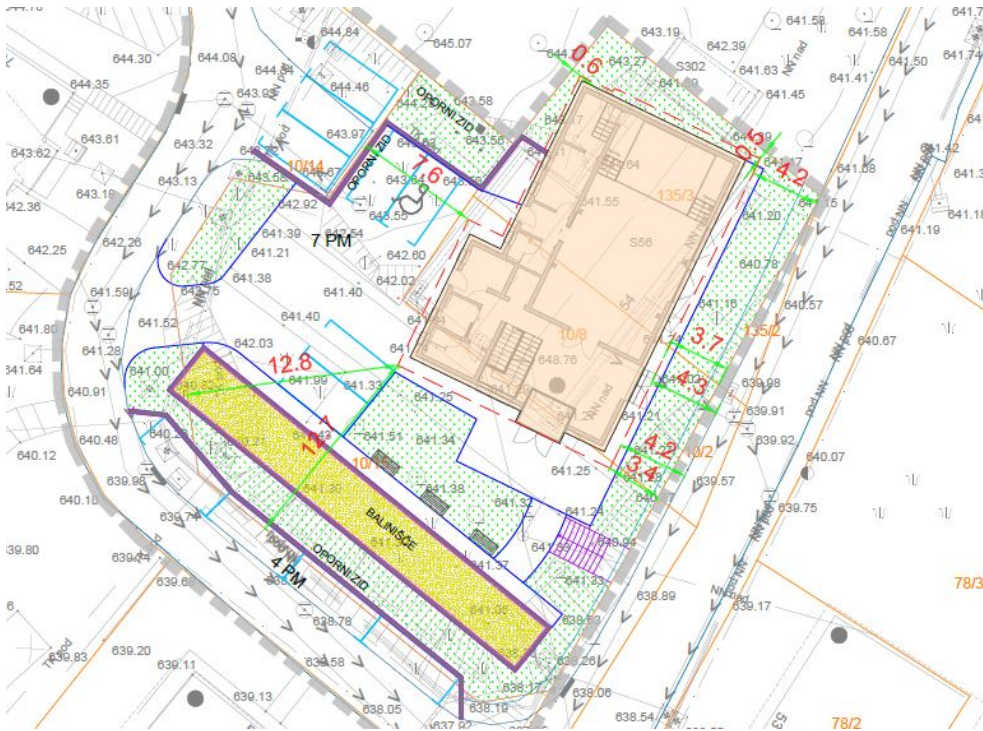
Sloj	Št.	Naziv kategorije	Opis materiala	Predlagana mehanizacija
SLOJ 1: umetni nasip	2	Zemljine predvidene za trajno deponiranje – lahek izkop	Vse izkopne zemljine, ki bodo trajno deponirane	Bager, buldožer

6. OPIS PREDVIDENE GRADNJE

Predvidena je odstranitev starega kulturnega doma ter na istem mestu gradnja novega pritličnega kulturnega doma Log pod Mangartom, predvidenih maksimalnih tlorisnih dimenzij 20,04 x 13,00 m.

Predvidena kota 0,00 objekta je na 641,35, kota dna temeljenja je predvidena na -0,7 m oz. na koti 640,65 m. Ob jugozahodni strani objekta je ob dovozni cesti do okoliških hiš predvidena izvedba suhozidu. Višina zidu bo najmanj 1 m do največ 2,5 m.

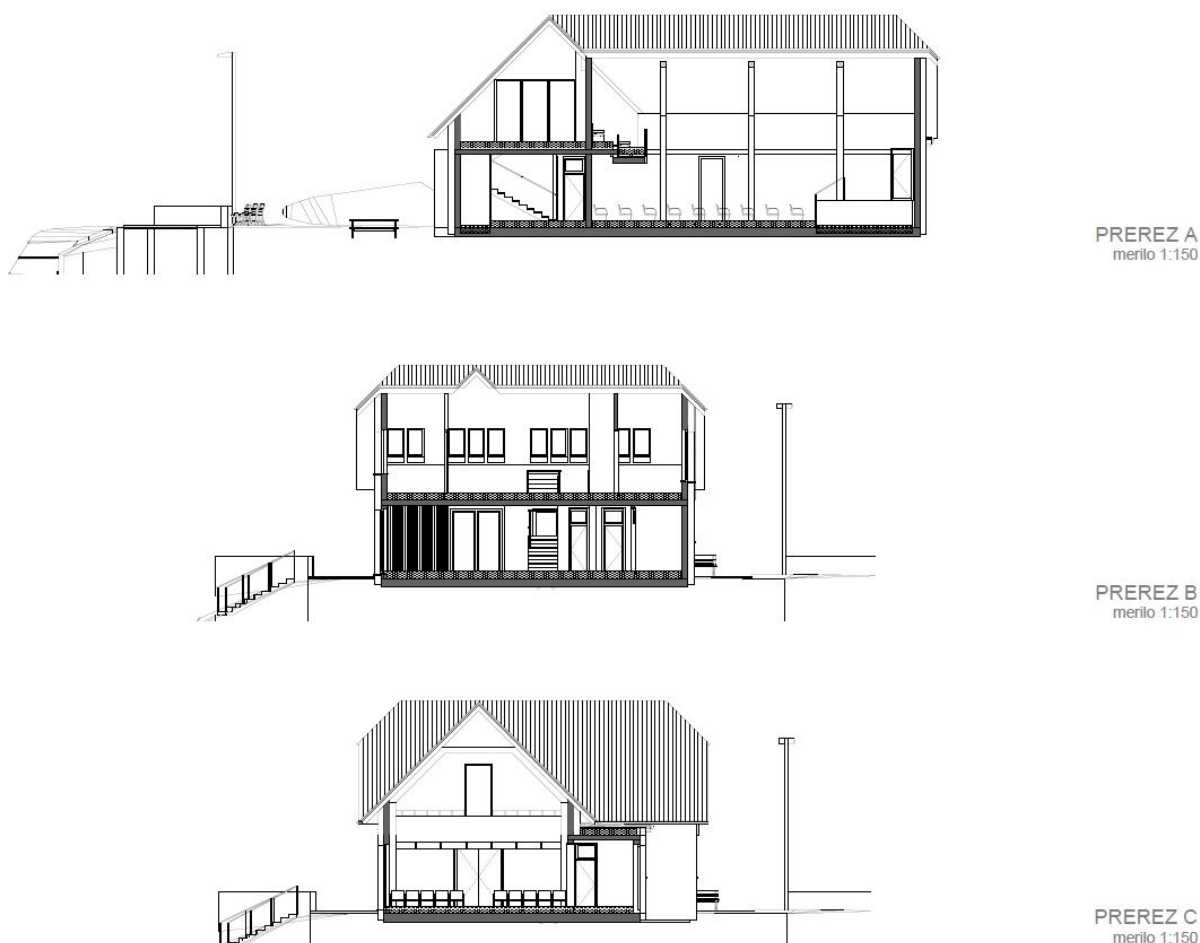
Temeljenje objekta je predvideno na temeljni plošči.



Slika 11: Situacija objekta



Slika 12: Shematski prikaz predvidene gradnje (Čančula, 2025)



Slika 13: Prerezi

7. POGOJI IZVEDBE

TEMELJENJE: Predvideno je temeljenje na plavajoči temeljni plošči. Predvidena kota 0,00 objekta je na 641,35, kar je malo nad koto terena 641,29 m.

SANACIJA TEMELJNIH TAL: Temeljna tla pod objekti gradi nasip iz melja, peska, gruča.

Predvideli smo odstranitev nasipa iz melja, peska, gruča do globine okrog 0,6 m pod koto dna temeljenja. Temeljna tla se uvalja. Na tako pripravljena tla se položi geosintetik – filc. Nanj se izvede nasip iz grede (0/100 mm) v 2 plasteh po 0,15 m. Nasip se zaključi z 2* 0,15 m tamponskega drobljenca (0/32 mm) oz. do kote dna temelja. Vsak sloj se sproti uvalja. Na planumu tamponske blazine je potrebno doseči zbitost $E_{vd} = 40 \text{ MN/m}^2$.

IZVEDBA GRADBENE JAME: Izkop gradbene jame za kulturni dom bo predvidoma globok do 1,3 m.

DOPUSTNA NOSILNOST TEMELJNIH TAL: Pri temeljenju na saniranih tleh-nasipu naj se upošteva projektna nosilnost temeljnih tal $R_s' = 175 \text{ kPa}$.

POSEDKI: Posedke pri temeljenju na saniranih tleh ocenjujemo na do 3 cm. Posedki se bodo deloma izvršili tekom gradnje, deloma kasneje v obdobju 1 do 2 leti.

IZVEDBA ZAČASNIH (DELOVNIH) VKOPOV: Nezavarovane vkopne brežine se v sloju 1 izvede v naklonu do 2:3.

IZVEDBA KONČNO UREJENIH VKOPNIH BREŽIN: V primeru izvedbe končno urejenih vkopnih brežin, se jih uredi v naklonu do največ 2:3.

ODVODNJAVANJE: Tla v okolici objekta so dobro prepustna, drenaža okrog objekta ni potrebna. Objekt je potrebno dobro hidroizolirati.

PONIKANJE: Predvideno je, da se meteorno vodo pelje v meteorno kanalizacijo. V primeru izvedbe ponikovalnice naj projektant računa s koeficientom prepustnosti ob upoštevanju varnostnega faktorja ($F = 2$) $k = 7,4 \cdot 10^{-4} \text{ m/s}$ oz. specifično ponikalno sposobnost $0,7 \text{ l/sm}^2$.

POVOZNE POVRŠINE: Podlago povoznim površinam predstavlja melj, grušč in pesek. Pri dimenzioniranju je potrebno upoštevati, da so tla zmrzlinško odporna, hidrološki pogoji pa ugodni. Globina prodiranja mraza $h_m = 100 \text{ cm}$. Debelina voziščne konstrukcije naj bo vsaj $H_{\min} (\text{cm}) = h_m \times 0,7 = 70 \text{ cm}$ (TSC 06.520:2009, preglednica 4). Tamponski sloj se *na ločilni geosintetik* izvede iz zmrzlinško odpornega drobljenca granulacije 0/32 mm. Na planumu tampona mora biti dosežena zbitost vsaj do dinamičnega deformacijskega modula $E_{vd} = 40 \text{ MN/m}^2$.

OSTALA NAVODILA: Zemeljska dela naj se izvajajo v sušnem obdobju. Humus se lahko uporabi za zatravitev površin okrog objekta, sicer jih je potrebno odpeljati na varno deponijo.

GEOLOŠKO-GEOMEHANSKI NADZOR: Pri izvedbi gradbene jame, temeljenju objekta naj se izvaja geološko geomehanski nadzor, ki bo preveril ustreznost temeljnih tal in po potrebi podal dodatna navodila. Nadzor se nanaša na ustreznost temeljnih tal pod temelji. Pred izvedbo temeljenja in povoznih površin (asfalt) naj se z meritvami preverja ustreznost zbitosti nasipa.

8. SPREJEMLJIVOST GRADNJE

Ob upoštevanju predpisanih pogojev je lokacija z geološko geomehanskega stališča sprejemljiva za gradnjo obravnavanega objekta, ki ne bo poslabšal obstoječega stanja v okolici.

VPLIVI NA EROZIJU: Erozijska območja so definirana v 87. členu Zakona o vodah (ZV-1), (Uradni list RS, št. 67/02, 2/04 – ZZdl-A, 41/04 – ZVO-1, 57/08, 57/12, 100/13, 40/14, 56/15 in 65/20). S predvidenim posegom se v teren ne bo posegalo na načine, ki so prepovedani v 2. odstavku 87. člena ZV-1.

VPLIVI NA PLAZLJIVOST: Plazljiva območja so definirana v 88. Členu Zakona o vodah (ZV-1), (Uradni list RS, št. 67/02, 2/04 – ZZdl-A, 41/04 – ZVO-1, 57/08, 57/12, 100/13, 40/14, 56/15, 65/20, 35/23 – odl. US, 78/23 – ZUNPEOVE in 52/24 – odl. US). Ob upoštevanju predpisanih pogojev se s predvidenim posegom v teren ne posega na načine, ki so prepovedani v 2. in 3. odstavku 88. člena ZV-1.

9. VIRI IN LITERATURA

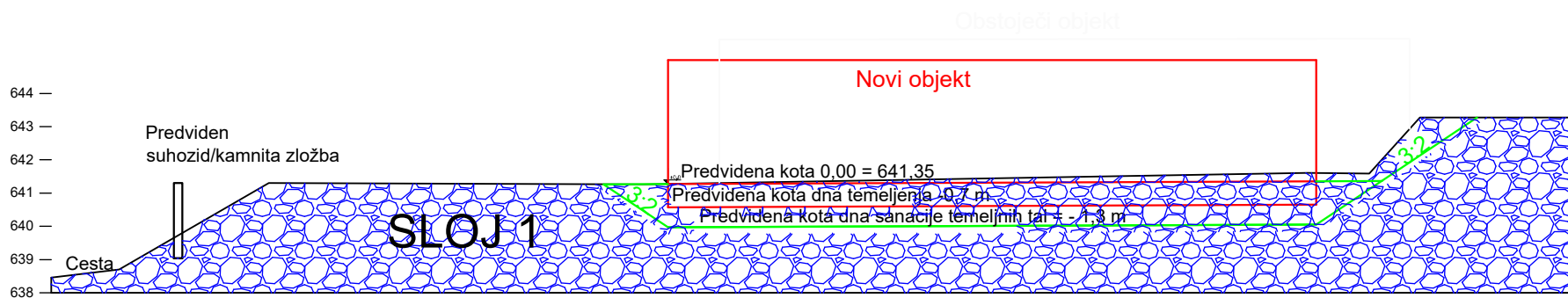
1. SIST EN 1998-1:2006. Evrokod 8: Projektiranje potresnoodpornih konstrukcij – 1. del: Splošna pravila, potresni vplivi in pravila za stavbe.
2. SIST EN ISO 14688-1:2018: Geotehnično preiskovanje in preskušanje – Prepoznavanje in razvrščanje zemljin – 1. Del: Prepoznavanje in opisovanje (ISO 14699-1:2017)
3. SIST EN ISO 14688-1:2018: Geotehnično preiskovanje in preskušanje – Prepoznavanje in razvrščanje zemljin – 2. del: Načela za razvrščanje (ISO 14699-2:2017)
4. TSC 06.512:2003. Projektiranje. Klimatski in hidrološki pogoji.
5. TSC 06.520:2009. Projektiranje. Dimenzioniranje novih asfaltnih voziščnih konstrukcij.
6. TSPI PG.05.100:2021. Zemeljska dela. Kategorizacija izkopov v zemljinah in kamninah.
7. Atlas voda: <https://geohub.gov.si/portal/apps/webappviewer/index.html>
8. Atlas okolja: [https://gis.arso.gov.si/atlasokolja/profile.aspx?id=Atlas Okolja AXL@Arso](https://gis.arso.gov.si/atlasokolja/profile.aspx?id=Atlas%20Okolja%20AXL@Arso)
9. [https://potresi.arso.gov.si/doc/dokumenti/potresna nevarnost/Karta potresne nevarnosti 2021.jpg](https://potresi.arso.gov.si/doc/dokumenti/potresna_nevarnost/Karta_potresne_nevarnosti_2021.jpg)
10. OGK: <https://ogk100.geo-zs.si/>

11. MOP: https://potresi.arso.gov.si/doc/dokumenti/potresna_nevarnost/Karta_potresne_nevarnosti_2021.jpg
12. Braun K., 1966: Mangart, Prospekcija ozemlja zahodno od Mangarta v letu 1966. Tipkano poročilo, arhiv GZL, Ljubljana.
13. Jurkovšek B., 1987: Osnovna geološka karta SFRJ 1:100.000, list Beljak in Ponteba. Zv. geol. zav. Beograd.
14. Jurkovšek B., 1987: Osnovna geološka karta SFRJ 1:100.000. Tolmač listov Beljak in Ponteba. Zv. geol. zav. Beograd.



4. PRILOGE

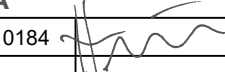
- | | |
|--------------------------------|-----------|
| 1. Situacija | M 1 : 250 |
| 2. Geološko geomehanski prerez | M 1 : 200 |
| 3. Meritve z dinamično ploščo | |
| 4. Ponikalna poskusa | |
| 5. Fotodokumentacija | |



SLOJ 1: UMETNI NASIP
 Strižni kot $\varphi = 29 - 32^\circ$,
 Prostorninska teža $\gamma = 19,5-20,5 \text{ kN/m}^3$
 Kohezija $c = 0 \text{ kPa}$
 Modul stisljivosti $M_e = 4-27 \text{ MPa}$,



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

NAROČNIK	Misel d.o.o., Cankarjeva ul.1, 6230 Postojna			
OBJEKT	Kulturni dom Log pod Mangrtom			
ELABORAT	Geološko geomehansko in hidrogeološko poročilo			
TEMATIKA	Geološko geomehanski prerez A-A'			
POOBLAŠČENI INŽ.	Jure Hočevar, univ. dipl. inž. geol.	IZS RG 0184		
SODELAVEC	Naško Janež			
DATUM	avgust 2025	MERILO		1 : 200
ŠT. POR.	4009-145/2025-01	PRILOGA 2		

Meritve z dinamično ploščo z lahko padajočo utežjo

Inštrument: Light Drop Weight Tester ZFG-02, loading plate diameter 300 mm,
Proizvajalec: ZORN, Stendal, Germany

Št. poročila: 6009-145/2025-01
Lokacija: Log pod Mangartom
Objekt: Kulturni dom

Rezultati meritev

Št.	Datum	Opis merilnega mesta, zaznamki	E_{vd} MN/m ²	E_{v2} MN/m ²	M_E MN/m ²	CBR %	CBR1 %
1	31.7.2025	Sondažni razkop R-1 Grušč, melj, glina, pesek Globina 0,7 m	14	28,7	10	6	6,3
2	31.7.2025	Sondažni razkop R-1 Grušč, melj, glina, pesek Globina 1,3 m	17	35,0	27	6	8,0
3	31.7.2025	Sondažni razkop R-2 glina, melj, pesek, grušč Globina 0,6 m	6	12,1	4	3	2,3
4	31.7.2025	Sondažni razkop R-2 glina, melj, pesek, grušč Globina 1,2 m	7	14,2	4	3	2,7

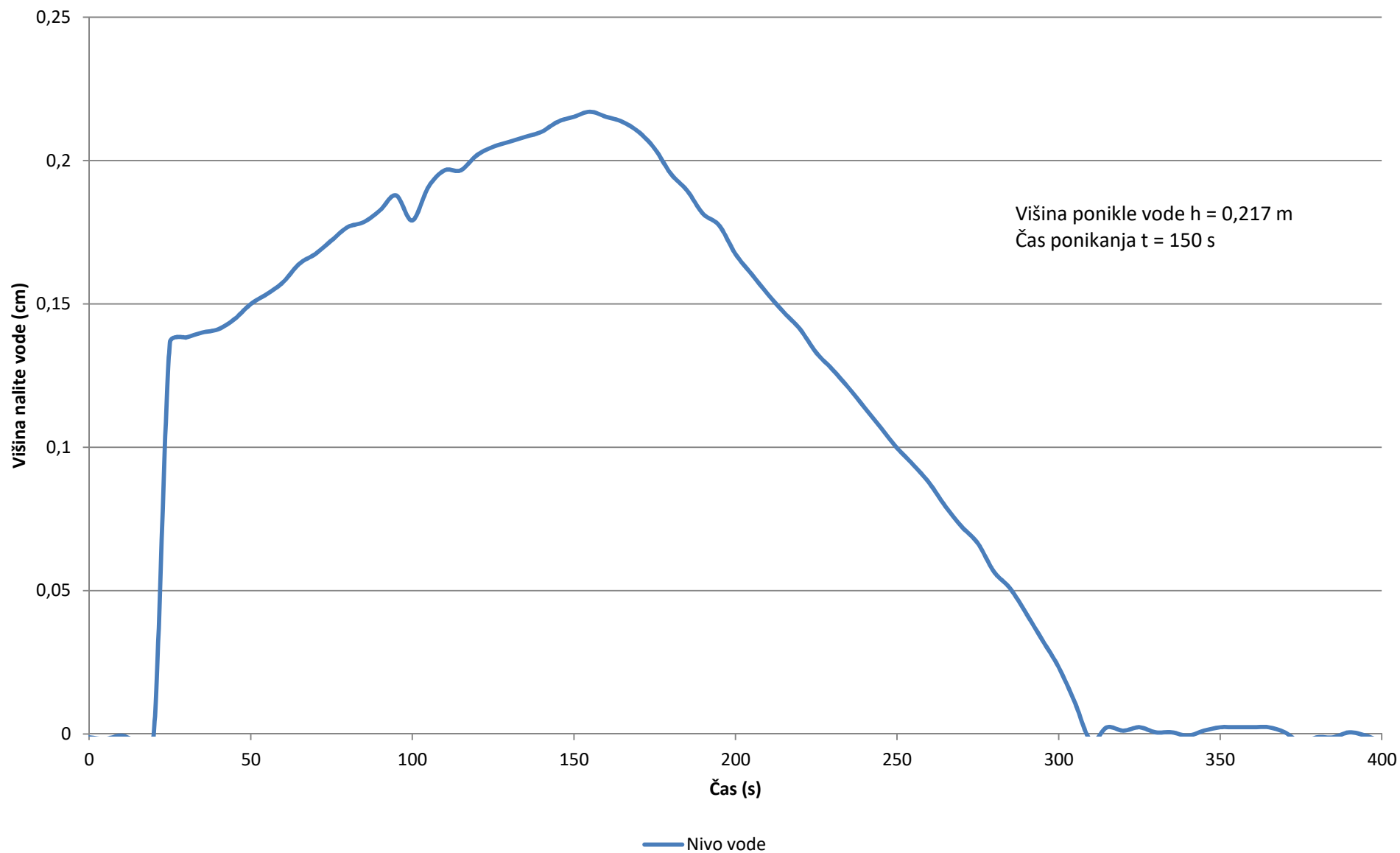
Legenda:

- E_{vd} - dinamični deformacijski modul
- E_{v2} - dinamični deformacijski modul
- $E_{v2} = 600 \cdot \ln(300/300 - E_{vd})$
- M_E - modul stisljivosti (iz tabel)
- »4.6: Informativne primerjalne vrednosti nosilnosti« (Žmavc, 1997)
- ter drugih dostopnih podatkov (Svetličič, 2010).
- $E_{v1} = (5 \cdot (E_{vd} - 10)) / 4$ za $E_{v1} > 25 \text{ MN/m}^2$
- $E_{v1} = (5 \cdot E_{vd}) / 6$ za $E_{v1} < 25 \text{ MN/m}^2$

Pooblaščen inženir: Jure Hočevar, univ. dipl. inž. geol.

Idrija, avgust 2025

Ponikalni poskus v razkopu R1



Geologija d.o.o. Idrija

Št. poročila

6009-145/2025-01

Objekt

Kulturni dom Log pod Mangartom

Obdelava

Ponikalni poskus v razkopu R-1

A Vhodni podatki

1. poskus

h1	višina ponikle vode	0,217 m
t1	čas ponikanja	150 s

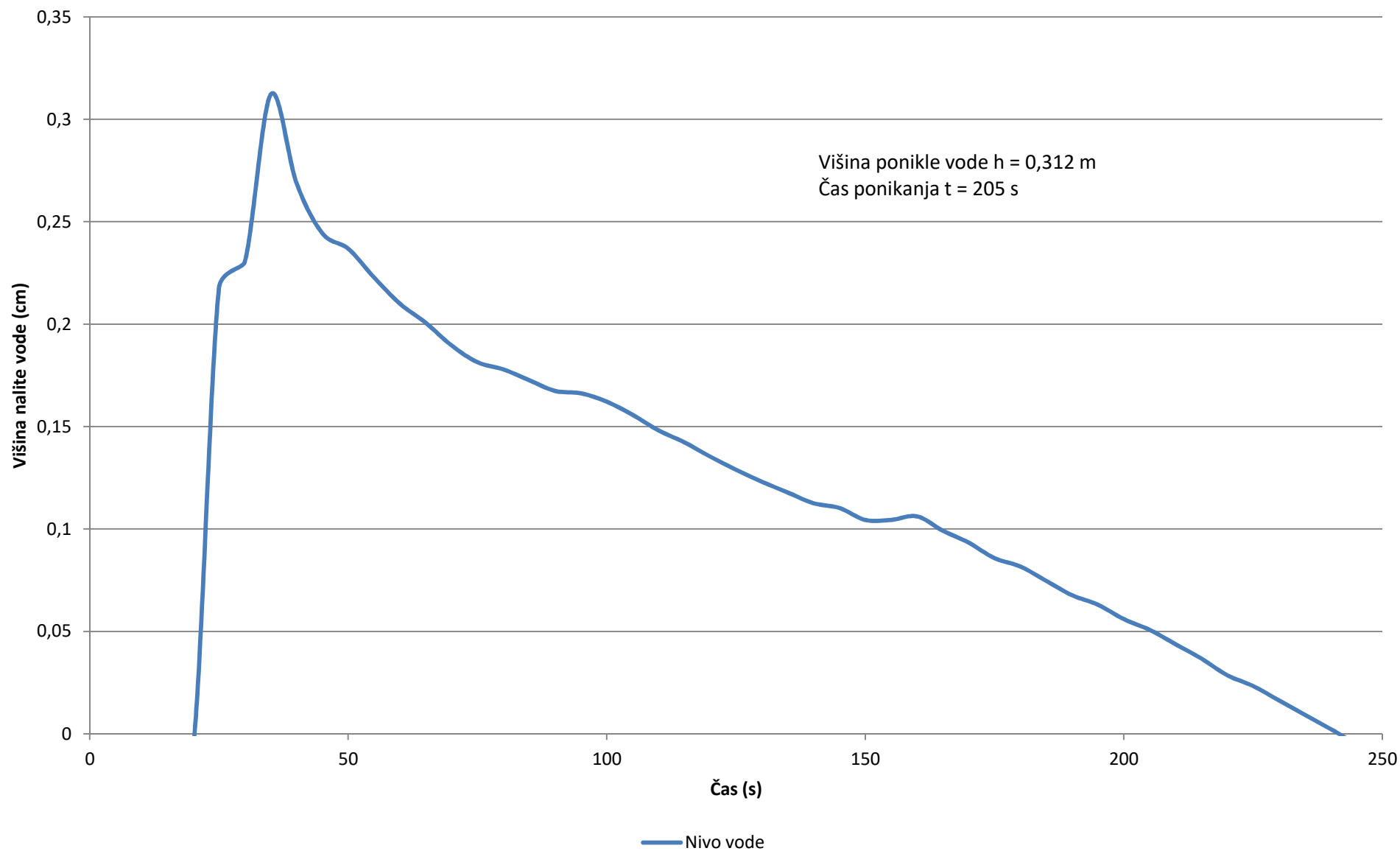
B Izračuni

koeficient prepustnosti	$k=h/t$	1,45E-03	m/s
specifično ponikanje skozi dno in stene	$Q_{1spec} = k \cdot 1m^2 \cdot 1000$	1,447	l/s/m ²

Pooblaščen inženir:

Jure Hočevár, univ. dipl. inž. geol.

Ponikalni poskus v razkopu R2



Geologija d.o.o. Idrija

Št. poročila

6009-145/2025-01

Objekt

Kulturni dom Log pod Mangartom

Obdelava

Ponikalni poskus v razkopu R-2

A Vhodni podatki

1. poskus

h1	višina ponikle vode	0,312 m
t1	čas ponikanja	205 s

B Izračuni

koeficient prepustnosti	$k=h/t$	1,52E-03	m/s
specifično ponikanje skozi dno in stene	$Q_{1spec} = k \cdot 1m^2 \cdot 1000$	1,522	l/s/m ²

Pooblaščen inženir:

Jure Hočevár, univ. dipl. inž. geol.



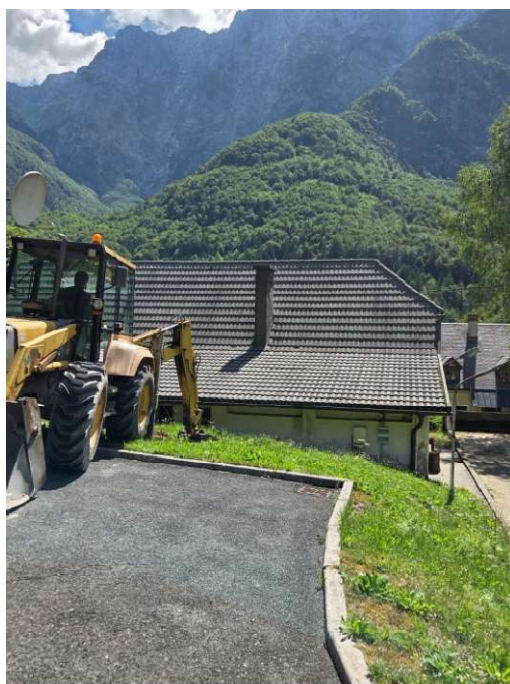
Lokacija razkopa R-1



Lokacija razkopa R-1



Ponikalni poskus v razkopu R-1



Lokacija razkopa R-2



Razkop R-2



Ponikalni poskus v razkopu R-2