BLAN d.o.o.
Storitve v gradbeništvu in rudarstvu
Špeglova ulica 47, 3320 Velenje

www.blan.si
info@blan.si

NASLOVNA STRAN Z OSNOVNIMI PODATKI O ELABORATU

ELABORAT IN ŠTEVILČNA OZNAKA:

Stabilizacijski načrt-geološko poročilo, GM – 134 / 2025

INVESTITOR:

Občina Mislinja, Šolska cesta 34, 2382 Mislinja

OBJEKT:

Plaz Kokol, Razborca 3

VRSTA PROJEKTNE DOKUMENTACIJE

PZI – projektna dokumentacija za izdelavo gradnje

ZA GRADNJO:

Sanacija plazu

ŠTEVILKA PARCELE in KATASTRSKA OBČINA:

Parc. št. 754/1,790/1, 790/5, 790/9, 793/4,794, 800/1,1280/21
k.o. (863) Šentilj pod Turjakom

IZDELOVALEC ELABORATA:

BLAN d.o.o., Špeglova ulica 47, 3320 Velenje

POOBLAŠČENI INŽENIR:

dr. ANDREJ BLAŽIČ
univ.dipl.inž.rud. in geotehnol.
IZS RG0119

Dr. Andrej BLAŽIČ, univ. dipl. inž. rud. in geotehnol. RG-0119

ŠTEVILKA, KRAJ IN DATUM IZDELAVE ELABORATA:

GM – 134 / 2025, Velenje, Junij 2025

S. SPLOŠNI DEL

S.1 KAZALO VSEBINE POROČILA

S. SPLOŠNI DEL 1
S.1 KAZALO VSEBINE POROČILA 2
S.2 KAZALO SLIK 3
S.3 KAZALO RISB 4
T. TEHNIČNI DEL 5
T.1. SPLOŠNO 6
T.2. GEODETSKE PODLAGE 7
T.3. GEOLOŠKE IN HIDROGEOLOŠKE OSNOVE 7
T.4. PODZEMNA IN METEORNA VODA 8
T.5. SEIZMIČNOST TERENA 9
T.6. RELIEFNE ZNAČILNOSTI 10
T.7. TERENSKE RAZISKAVE 11
T.7.1. Dinamično penetracijsko sondiranje 11
T.8. ANALIZA STABILNOSTI 12
T.9. OPIS POGOJEV ZA GRADNJO, ... 15
T.9.1. Pogoji za izvajanje zemeljskih del 15
T.10. OPOZORILA 16
T.11. STABILNOSTNO STATIČNI IZRAČUN 17
T.11.1. Stabilno statični izračun kamnite zložbe 17
T.12. OPIS POGOJEV ZA GRADNJO 26
T.12.1. Pogoji za izvajanje zemeljskih del 26
T.13. IZVEDBA SANACIJE 26
T.13.1. Katastersko območje 26
T.13.2. Pripravljalna dela, delovni plato 26
T.13.3. Kamnita zložba 27

T.13.4. Odvodnjavanje 27
T.13.5. Drenažno rebro 1 28
T.13.6. Drenažno rebro 2 28
T.13.7. Odvodnjavanje 28
T.14. OCENA VREDNOSTI INVESTICIJE 29
R. RAČUNSKI DEL 30
R.1 REZULTATI MERITEV Z DINAMIČNIM PENETROMETROM 31
R.1.1 Sondiranje z dinamičnim penetrometrom – DPM 1 32
R.1.2 Sondiranje z dinamičnim penetrometrom – DPM 2 33
R.1.3 Sondiranje z dinamičnim penetrometrom – DPM 3 34
R.1.4 Sondiranje z dinamičnim penetrometrom – DPM 4 35
R.1.5 Sondiranje z dinamičnim penetrometrom – DPM 5 36
R.1.6 Sondiranje z dinamičnim penetrometrom – DPM 6 37
R.1.7 Sondiranje z dinamičnim penetrometrom – DPSH 1 38
R.1.8 Sondiranje z dinamičnim penetrometrom – DPSH 2 39
R.1.9 Sondiranje z dinamičnim penetrometrom – DPSH 3 40
R.1.10 Sondiranje z dinamičnim penetrometrom – DPSH 4 41
T.14.1. Interpretacija 42
R.2 POPIS DEL Z OCENO INVESTICIJE 43
G. RISBE 44

S.2 KAZALO SLIK

Slika 1: Lokacija plazu 6
Slika 2: Geološka karta območja 8
Slika 3: Karta projektnih pospeškov tal 9
Slika 4: Dinamični penetrometer Pagani TG 63-100 11
Slika 5: Dinamični penetrometer DPM 30-20 11

Slika 6: Rezultat analize stabilnosti PR.1 13
Slika 7: rezultat analize stabilnosti PR.3 14

S.3 KAZALO RISB

Risba G.1. Geodetski posnetek

Risba G.2. Geodetski posnetek z lokacijo meritev

Risba G.3. Lidar posnetek z lokacijo meritev

Risba G.4 Gradbena situacija-KZ

Geotehnični profil PR.1 in PR.2

Risba G.5 Gradbena situacija-drenažno rebro 1

Sanacija v geotehničnemu profilu PR.1 in PR.2

Risba G.6 Gradbena situacija-drenažno rebro 1

Risba G.7 Geotehnični profil PR.1, PR.2, PR.3

Risba G.8 Sanacija v geotehničnemu profilu PR.1, PR.2, PR.3

Risba G.9 Kamnita zložba-armatura

Risba G.10 Detajl drenažno rebro

Risba G.11 Kamnita zložba

T. TEHNIČNI DEL

T.1. SPLOŠNO

Naročnik geološkega poročila želi na parceli s parcelno številko: . 754/1,790/1, 790/5, 790/9, 793/4,794, 800/1,1280/21 k.o. (863) Šentilj pod Turjakom, v občini Mislinja , pridobiti informacije za stabilizacijski načrt. Osnova za izdelavo tega poročila je terenska prospekcija, predhodne raziskave na obravnavanem območju in terenske meritve ter interpretacija pridobljenih podatkov.



Slika 1: Lokacija plazu

T.2. GEODETSKE PODLAGE

Za potrebe obdelave projekta smo uporabili naslednje geodetske podloge:

- Tahimetričen geodetski posnetek v M 1:500 v digitalni (vektorski) obliki, AKER CGS, d.o.o., Ravne 171A, 3325 Šoštanj.
- Ortofoto posnetek.
- Lidar posnetek -OTR(D69TM)

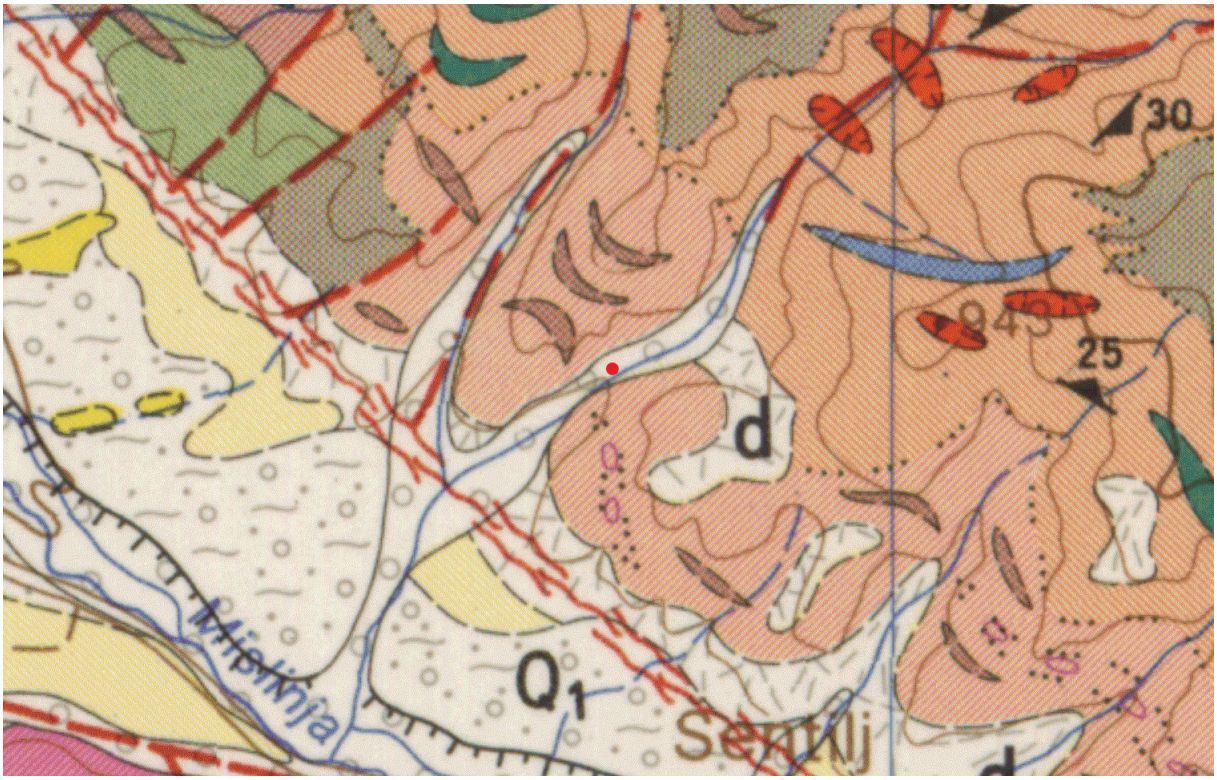
T.3. GEOLOŠKE IN HIDROGEOLOŠKE OSNOVE

Širše območje:

Širše obravnavano območje leži na grebenu skrajnega dela Vzhodnih Karavank. Za to območje je značilen zelo razgiban relief. Vzhodne Karavanke segajo od Olševe in Pece ob meji z Avstrijo na zahodu in do porečja reke Pake in Mislinje na vzhodu. Izoblikovanost reliefa v Vzhodnih Karavankah je posledica kamninske sestave, tektonike in ledeniškega preoblikovanja v pliocenu. Kamninska sestava je pestra, precej je karbonatnih kamnin, še pogostejše pa so silikatne kamnine. V smeri od zahoda proti vzhodu potekajo značilni kamninski pasovi.
Ožje območje:
Ožje obravnavano območje je zgrajeno pretežno iz terciarnih konglomeratov, peščenjakov in peskov na dolomitni podlagi. Ter gnajsa. Področje Karavank se proti vzhodu dvigne v apnenčasti masiv, katerega del predstavlja tudi Paški Kozjak ter apniška vršaca Tisnik in Pečovnik, med katera si je vrezala reka Paka sotesko Hudo luknjo.
Obravnavano območje:

Na obravnavanem območju se nahaja Glina, podrejeno kisli prod in pesek in Andezitni tuf in vulkanska breca (rupelijska stopnja)

V hidrogeološkem smislu je mogoče obravnavati aluvialne sedimente (prod, pesek,..) kot dobro prepustne, gline kot slabo prepustne, medtem, ko laporje, glinovce, tufe, meljevce, dolomite, apnence,... kot praktično neprepustne kamnine.



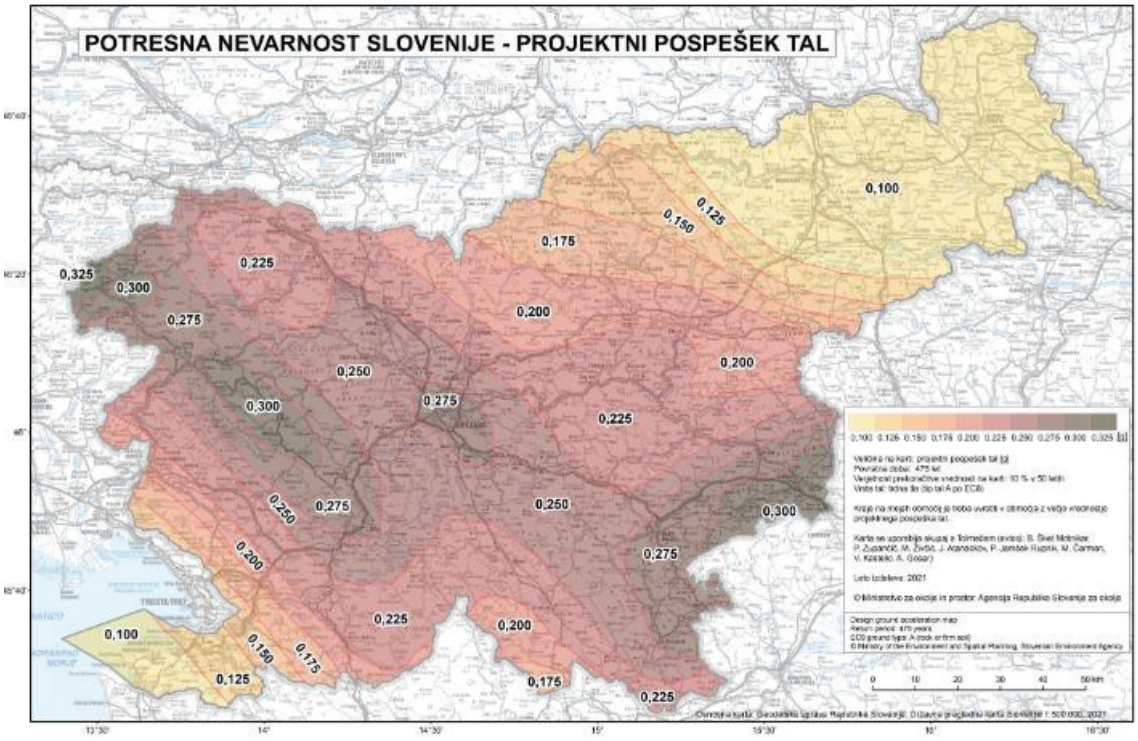
Slika 2: Geološka karta območja

T.4. PODZEMNA IN METEORNA VODA

Konkretni podatki o gibanju nivoja podzemnih vod na tem območju nam niso na voljo, ker ni na voljo opazovalnih objektov. Pod površino terena se nahajajo plasti glineno meljne zemljine in drobljen ter kompakten gnajs. Pri izvedbi terenskih meritev, nismo zaznali podzemne vode.

T.5. SEIZMIČNOST TERENA

Obravnavano področje se uvršča v 4. stopnjo seizmične intenzitete po Evrokod 8. Projektiranje potresno odpornih konstrukcij – 1.del: Splošna pravila, potresni vplivi in pravila za stavbe – Nacionalni dodatek. V tem območju pričakujemo seizmične pospeške do 0.175g za tip tal A. Podatki so povzeti po karti potresne nevarnosti Slovenije (Agencija RS za okolje, 2021) za povratno dobo potresov 475 let, ki je izdelana v skladu evropskega standarda Eurocode 8 (EC 8).



Slika 3: Karta projektnih pospeškov tal
Vir: Agencija RS za okolje

Tip tal	Opis stratigrafskega profila
A	Skala ali druga skali podobna geološka formacija, na kateri je največ 5 m slabšega površinskega materiala

Na podlagi kategorizacije tal naj se pri projektiranju upošteva projektni seizmični pospešek 0.175g.

T.6. RELIEFNE ZNAČILNOSTI

Plaz se nahaja v občini Mislinja, v kraju Razborca. Na obravnavanem območju, je nad gozdu travnik, pod gozdu se teren rahlo spušča do vodotok. Po obravnavanem območju teče potok.

Pod površino in plastjo humusne preperine se nahajajo prehodno preperinske plasti spremenljive debeline iz glineno meljne zemljine in drobljenimi kosi nepodajne podlage drobljenega in kompaktnega lapor.

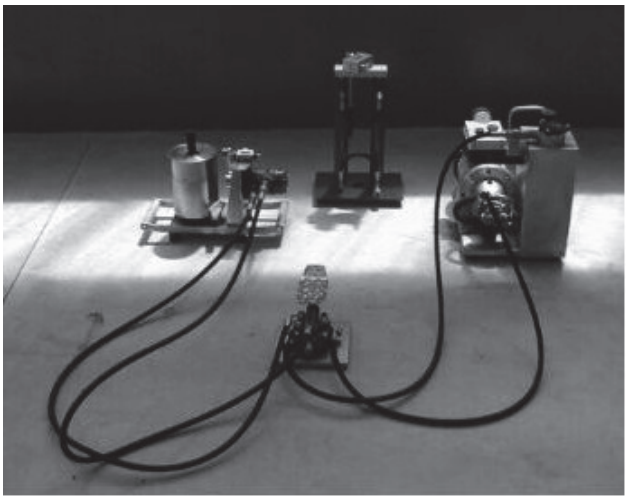
T.7. TERENSKE RAZISKAVE

T.7.1. Dinamično penetracijsko sondiranje

Geološko sestavo in mehanske lastnosti smo ugotavljali z meritvami z dinamičnim penetrometrom Pagani TG 63-100 in Pagani DPM 30-20. Izvedba penetracijskega sondiranja terena nam omogoča pridobiti informacije o trdnostnih karakteristikah materialov in globini trdne podlage, ki predstavlja drsno ploskev. Penetracijsko sondiranje smo na izbranih lokacijah ponavljali do globine trdne podlage. Interpretacija plasti v in rezultati meritev so podani za vsako posamezno meritev. Rezultati meritev in interpretacija merjenih rezultatov so prikazani v poglavju R. 1.



Slika 4: Dinamični penetrometer Pagani TG 63-100



Slika 5: Dinamični penetrometer DPM 30-20

T.8. ANALIZA STABILNOSTI

Za izdelavo analize stabinosti je bil uporabljen Mohr – Coulumb – ov kriterij za porušitev materialov ter Bishop – ova in Janbu – jeva metoda za izračun drsin.

Osnovni model

Izračun stabilnosti smo obdelali na profilu PR.1. in PR.3. Za izračun stabilnosti so bili uporabljeni podatki pridobljeni iz:

Geotehničnih meritev,

Geodetskega posnetka terena, ter

Upoštevanje varnostnega faktorja 1.25 (EC – 7)

Pri empiričnem določanju geomehanskih karakteristik posameznih slojev je vzeto povprečje vseh meritev dinamične penetracije, ki so bile izvedene na obravnavani parceli.

Pri izračunu je tako upoštevano (projektni pristop 3):

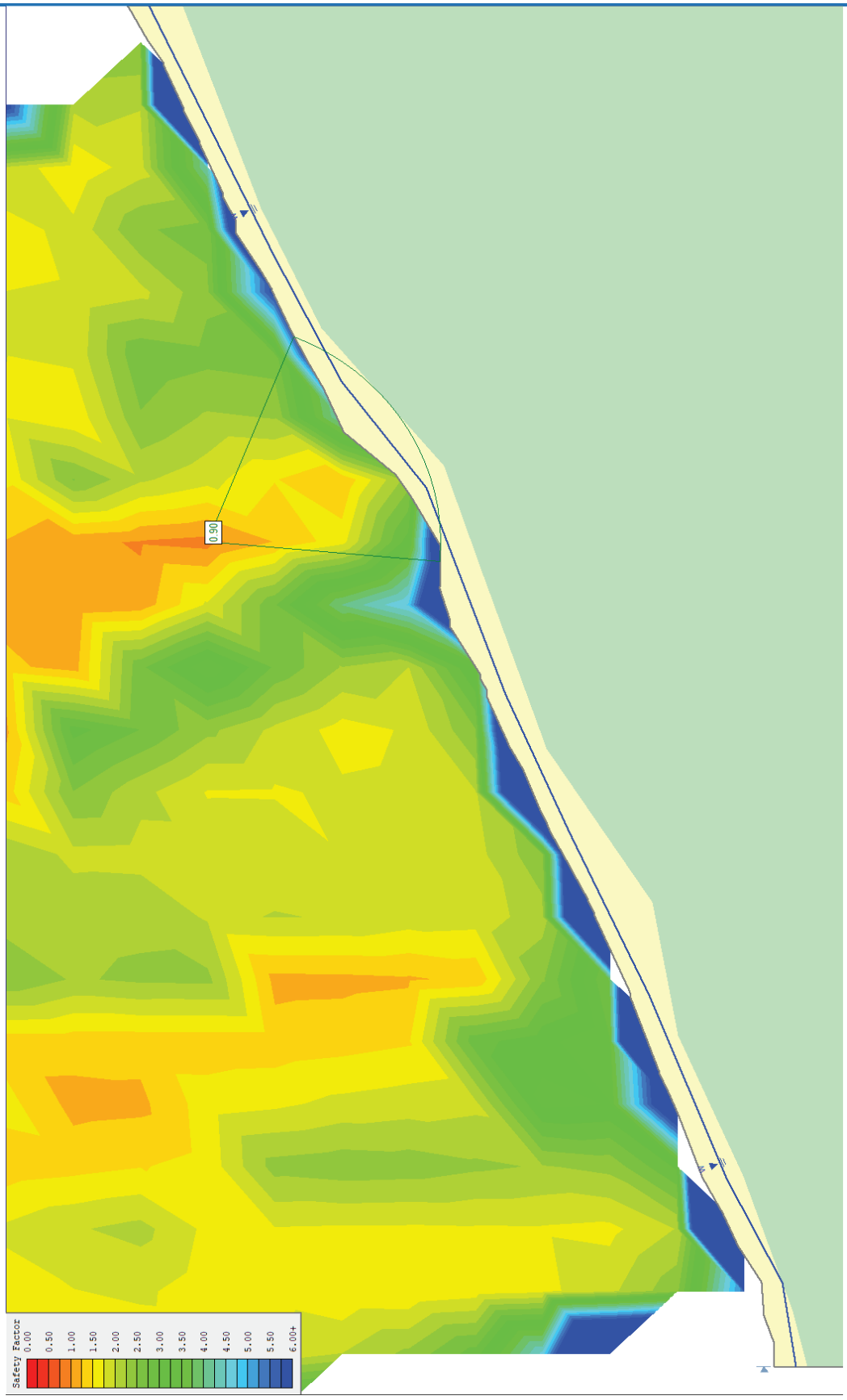
Glineno – meljna zemljina:

c= 4 kPa	z upoštevanjem	F_c=1.25	c^'=3.2 kPa
φ=26.5°	z upoštevanjem	F_φ=1.25	φ^'=21.0°

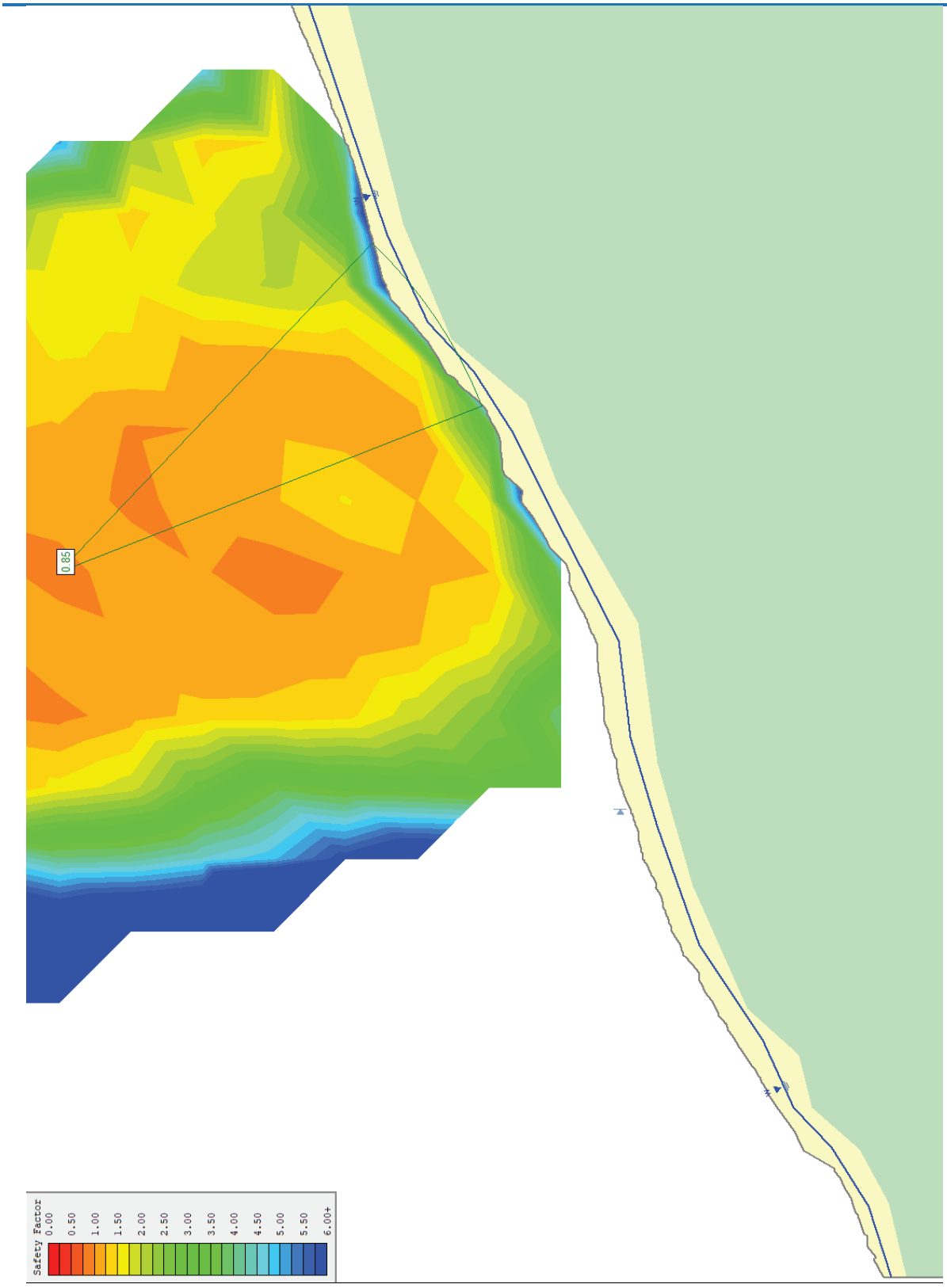
Drobljen in kompakten gnajs:

c=62.5 kPa	z upoštevanjem	F_c=1.25	c^'=50kPa
φ=35.0°	z upoštevanjem	F_φ=1.25	φ^'=28.0°

Profil PR.1, in PR.3 ki sta bila predmet analize nista stabilna. Dosežen je faktor varnosti Fs=0.90 in Fs=0.85, ki ne dosegata minimalno predpisano vrednost F_min=1.00.



Slika 6: Rezultat analize stabilnosti PR.1



Slika 7: rezultat analize stabilnosti PR.3

T.9. OPIS POGOJEV ZA GRADNJO,

T.9.1. Pogoji za izvajanje zemeljskih del

Pri izvajanju zemeljskih del oteženega dela ni za pričakovati. Izkope je mogoče opraviti strojno. Izkopi se bodo izvajali v glineno – meljni zemljini III. kategorije izkopa, v globljih conah lahko preidejo v V. kategorije izkopa drobljen in kompakten gnajs.

Izdelava izkopov:

Pri izvajanju izkopov je potrebno začasne in plitve izkope (do 1.0 m) izvesti z naklonom 1:1.5 oz. 34° in jih zaščititi pred erozijskimi procesi, v nasprotnem primeru je potrebno globlje in bolj strme izkope ustrezno zavarovati s podpornimi ukrepi, oz. preračunati stabilnost le teh. Pri izvajanju izkopov v kamninah so lahko nakloni večji, vendar je potrebno kamnino ustrezno očistiti in zavarovati pred erozijskimi procesi.

Prevladujoče zemljine pri izvajanju zemeljskih del:

Glineno - meljna zemljina :

To je svetlo rjava do siva glina z vložki podlage. Pričakovana kategorija izkopa: III. (lahka zemljina).

Drobljen in kompakten gnajs:

Je zrnata skrilava metamorfna kamnina z alkalnimi glinenci, kremenom in sljudo kot bistvenimi minerali.

Pričakovana kategorija izkopa: V. (trda kamnina).

T.10. OPOZORILA

Drugačne razmere pri izvedbi gradbenih izkopov, ki opisu v tem poročilu ne bi bile podobne je potrebno ponovno pregledati, ugotoviti stanje in nosilnost temeljnih tal v delu, kjer jih predstavlja drugačen material od prognoziranega ter urediti način temeljenja in ustrezno poglobiti temelje ali pa nadomestiti material s primernejšim

V primeru globljih in nenosilnih con pa je potreben ponoven ogled in odločitev o pripravi temeljnih tal oz. o preračunu armature temeljev.

T.11. STABILNOSTNO STATIČNI IZRAČUN

T.11.1. Stabilno statični izračun kamnite zložbe

Osnova za stabilnostno-statični izračun so pridobljene geološko – geotehnične raziskave in geomehanske karakteristike zemljin pri povratni analizi ter geodetski posnetek. Iz poročila so bile povzete geomehanske karakteristike in globine posameznih slojev zemljin. Statični izračun kamnite zložbe smo izvedli s programom GEO5 po EC2.

Spodaj je prikaz statičnega izračuna kamnite zložbe. Pri izračunu so upoštevane naslednje karakteristike slojev:

Sloj	Kohezija (kPa)	Strižni kot (º)	Prostorninska teža (kN/m3)
Glinena meljna zemljina	4	22	21
Drobljen in kompakten gnajs	50	28	23

Gravity wall analysis

Input data

Project

Task : Plaz Razborca 1
Description : Geološko - geomehansko poročilo z načrtom stabilizacije
Customer : Občina Mislinja
Author : BLAN D.O.O.
Date : 6. 05. 2025
Project number : GM 134 - 2025

Settings

Slovenia - EN 1997

Materials and standards

Concrete structures : EN 1992-1-1 (EC2)
Coefficients EN 1992-1-1 : standard
Masonry (stone) wall : EN 1996-1-1 (EC6)

Wall analysis

Active earth pressure calculation : Coulomb
Passive earth pressure calculation : Caquot-Kerisel
Earthquake analysis : Mononobe-Okabe
Shape of earth wedge : Calculate as skew
Allowable eccentricity : 0,333
Verification methodology : according to EN 1997
Design approach : 2 - reduction of actions and resistances

Partial factors on actions (A)					
Permanent design situation					
		Unfavourable		Favourable	
Permanent actions :	γ_G =	1,35	[–]	1,00	[–]
Variable actions :	γ_Q =	1,50	[–]	0,00	[–]
Water load :	γ_w =	1,35	[–]		

Partial factors for resistances (R)			
Permanent design situation			
Partial factor on overturning :	γ_{Rv} =	1,40	[–]
Partial factor on sliding resistance :	γ_{Rh} =	1,10	[–]
Partial factor on bearing capacity :	γ_{Re} =	1,40	[–]

Partial factors for variable actions			
Permanent design situation			
Factor for combination value :	ψ_0 =	0,70	[–]
Factor for frequent value :	ψ_1 =	0,50	[–]
Factor for quasi-permanent value :	ψ_2 =	0,30	[–]

Anchors

Verification methodology : Limit states (LSD)

Reduction coefficients			
Reduction. coeff of steel strength :	γ_s =	1,35	[–]
Reduction coefficient of pull out resistance (soil) :	γ_e =	1,35	[–]
Reduction coefficient of pull out resistance (grouting) :	γ_c =	1,35	[–]

Material of structure

Unit weight γ = 23,00 kN/m^3
Analysis of concrete structures carried out according to the standard EN 1992-1-1 (EC2).

Concrete: C 20/25
Cylinder compressive strength f_{ck} = 20,00 MPa
Tensile strength f_{ctm} = 2,20 MPa

Longitudinal steel: B500B
Yield strength f_{yk} = 500,00 MPa

Geometry of structure

No.	Coordinate X [m]	Depth Z [m]
1	0,00	0,00
2	-0,40	2,50
3	-1,90	2,40
4	-0,70	0,00

The origin [0,0] is located at the most upper right point of the wall.
Wall section area = 2,74 m^2.

Basic soil parameters

No.	Name	Pattern	φ_{ef} [°]	c_{ef} [kPa]	γ [kN/m^3]	γ_{su} [kN/m^3]	δ [°]
1	Glineno meljna zemljina		21,00	5,00	19,00	10,00	15,00
2	Drobljen in kompakten gnajs		30,00	50,00	23,00	13,00	28,00

All soils are considered as cohesionless for at rest pressure analysis.

Soil parameters

Glineno meljna zemljina
Unit weight : γ = 19,00 kN/m^3
Stress-state : effective
Angle of internal friction : φ_{ef} = 21,00 °
Cohesion of soil : c_{ef} = 5,00 kPa
Angle of friction struc.-soil : δ = 15,00 °
Soil : cohesionless
Saturated unit weight : γ_{sat} = 20,00 kN/m^3

Drobljen in kompakten gnajs
Unit weight : γ = 23,00 kN/m^3
Stress-state : effective
Angle of internal friction : φ_{ef} = 30,00 °
Cohesion of soil : c_{ef} = 50,00 kPa
Angle of friction struc.-soil : δ = 28,00 °
Soil : cohesionless
Saturated unit weight : γ_{sat} = 23,00 kN/m^3

Backfill

Assigned soil : Glineno meljna zemljina
Slope = 45,00 °

BLAN D.O.O. Plaz Razborca 1

Geological profile and assigned soils

No.	Thickness of layer t [m]	Depth z [m]	Assigned soil	Pattern
1	1,20	0,00 .. 1,20	Glineno meljna zemljina	
2	-	1,20 .. ∞	Drobljen in kompakten gnajs	

Foundation

Type of foundation : soil from geological profile

Terrain profile

Terrain behind construction has the slope 1: 2,14 (slope angle is 25,00 °).

Water influence

Ground water table is located below the structure.

Resistance on front face of the structure

Resistance on front face of the structure: passive
Soil on front face of the structure - Glineno meljna zemljina
Angle of friction struc.-soil δ = 0,00 °
Soil thickness in front of structure h = 1,50 m
Soil slope in front of structure β = -20,00 °

Settings of the stage of construction

Design situation : permanent
The wall is free to move. Active earth pressure is therefore assumed.

Verification No. 1

Passive pressure on front face of the structure - partial results

Layer No.	Thickness [m]	α [°]	φ_d [°]	c_d [kPa]	γ [kN/m³]	δ_d [°]	K_p	Comment
1	1,00	26,57(21,00)	21,00	5,00	19,00	0,00	0,657	MODIFIED
2	0,50	26,57(21,00)	21,00	5,00	19,00	0,00	0,657	MODIFIED

Passive pressure distribution on front face of the structure

Layer No.	Start [m] End [m]	σ_Z [kPa]	σ_W [kPa]	Pressure [kPa]	Hor. comp. [kPa]	Vert. comp. [kPa]
1	0,00	0,00	0,00	8,11	7,25	3,63
	1,00	19,00	0,00	20,60	18,42	9,21
2	1,00	19,00	0,00	20,60	18,42	9,21
	1,50	28,50	0,00	26,84	24,01	12,00

Forces acting on construction

Name	F_{hor} [kN/m]	App.Pt. z [m]	F_{vert} [kN/m]	App.Pt. x [m]	Coeff. overtur.	Coeff. sliding	Coeff. stress
Weight - wall	0,00	-1,02	62,90	1,10	1,000	1,000	1,350
FF resistance	-23,44	-0,62	11,72	-0,44	1,000	1,000	1,350
Active pressure	38,12	-0,60	3,95	1,61	1,350	1,350	1,350

Verification of complete wall

Check for overturning stability
Resisting moment M_{res} = 51,97 kNm/m
Overturning moment M_{ovr} = 16,19 kNm/m

Wall for overturning is SATISFACTORY

Check for slip
Resisting horizontal force H_{res} = 105,85 kN/m
Active horizontal force H_{act} = 22,64 kN/m

Wall for slip is SATISFACTORY

Overall check - WALL is SATISFACTORY

Maximum stress in footing bottom : 71,28 kPa

Verification No. 2

Forces acting on construction

Name	F_{hor} [kN/m]	App.Pt. z [m]	F_{vert} [kN/m]	App.Pt. x [m]	Coeff. overtur.	Coeff. sliding	Coeff. stress
Weight - wall	0,00	-1,02	62,90	1,10	1,000	1,000	1,350
FF resistance	-23,44	-0,62	11,72	-0,44	1,000	1,000	1,350
Active pressure	38,12	-0,60	3,95	1,61	1,350	1,350	1,350

Verification of complete wall

Check for overturning stability
Resisting moment M_{res} = 51,97 kNm/m
Overturning moment M_{ovr} = 16,19 kNm/m

Wall for overturning is SATISFACTORY

Check for slip
Resisting horizontal force H_{res} = 105,85 kN/m
Active horizontal force H_{act} = 22,64 kN/m

Wall for slip is SATISFACTORY

Overall check - WALL is SATISFACTORY

Maximum stress in footing bottom : 71,28 kPa

BLAN D.O.O. Plaz Razborca 1

Slope stability analysis

Input data

Settings

Slovenia - EN 1997

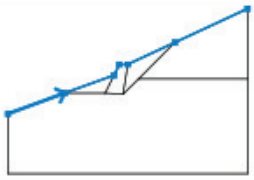
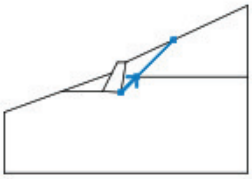
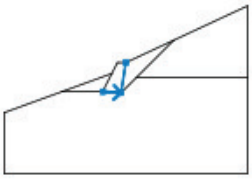
Stability analysis

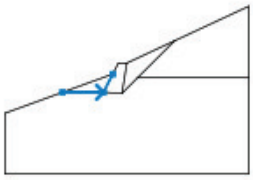
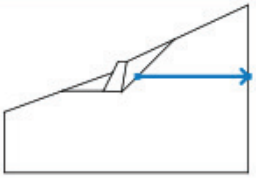
Earthquake analysis : Standard
Verification methodology : according to EN 1997
Design approach : 3 - reduction of actions (GEO, STR) and soil parameters

Partial factors on actions (A)								
Permanent design situation								
		State STR				State GEO		
		Unfavourable		Favourable		Unfavourable		Favourable	
Permanent actions :	γ_G =	1,00	[–]	1,00	[–]	1,00	[–]	1,00	[–]
Variable actions :	γ_Q =	1,50	[–]	0,00	[–]	1,30	[–]	0,00	[–]
Water load :	γ_w =					1,00	[–]		

Partial factors for soil parameters (M)			
Permanent design situation			
Partial factor on internal friction :	γ_ϕ =	1,25	[–]
Partial factor on effective cohesion :	γ_c =	1,25	[–]
Partial factor on undrained shear strength :	γ_{cu} =	1,40	[–]

Interface

No.	Interface location	Coordinates of interface points [m]					
		x	z	x	z	x	z
1		-10,00	-4,12	-5,27	-2,40	-1,15	-0,90
		-0,70	0,00	0,00	0,00	3,93	1,83
		10,00	4,66				
2		-0,40	-2,50	0,90	-1,20	3,93	1,83
3		-1,90	-2,40	-0,40	-2,50	0,00	0,00

No.	Interface location	Coordinates of interface points [m]					
		x	z	x	z	x	z
4		-5,27	-2,40	-1,90	-2,40	-1,15	-0,90
5		0,90	-1,20	10,00	-1,20		

Soil parameters - effective stress state

No.	Name	Pattern	φ_{ef} [°]	c_{ef} [kPa]	γ [kN/m^3]
1	Glineno meljna zemljina		21,00	5,00	19,00
2	Drobljen in kompakten gnajs		30,00	50,00	23,00

Soil parameters - uplift

No.	Name	Pattern	γ_{sat} [kN/m^3]	γ_s [kN/m^3]	n [–]
1	Glineno meljna zemljina		20,00		
2	Drobljen in kompakten gnajs		23,00		

Soil parameters

Glineno meljna zemljina

Unit weight : γ = 19,00 kN/m^3
Stress-state : effective
Angle of internal friction : φ_{ef} = 21,00 °
Cohesion of soil : c_{ef} = 5,00 kPa
Saturated unit weight : γ_{sat} = 20,00 kN/m^3

Drobljen in kompakten gnajs

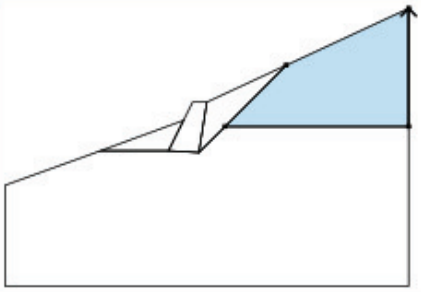
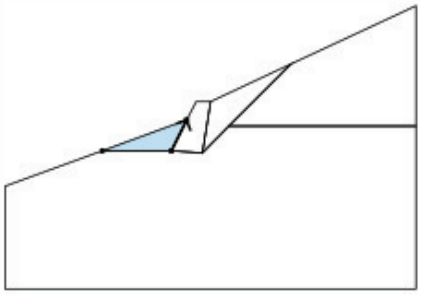
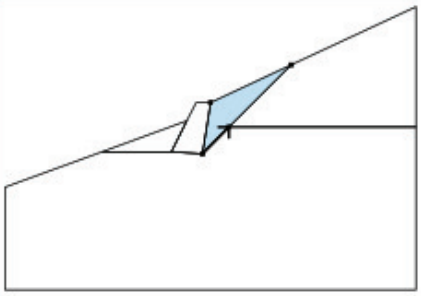
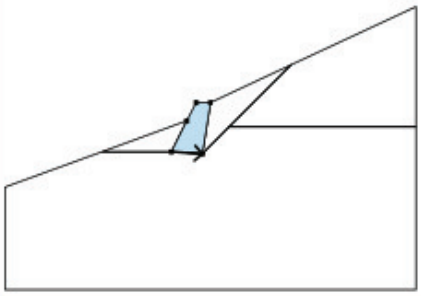
Unit weight : γ = 23,00 kN/m^3
Stress-state : effective
Angle of internal friction : φ_{ef} = 30,00 °
Cohesion of soil : c_{ef} = 50,00 kPa
Saturated unit weight : γ_{sat} = 23,00 kN/m^3

BLAN D.O.O. Plaz Razborca 1

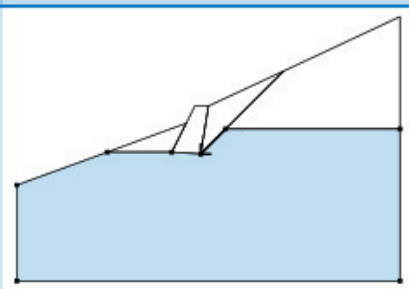
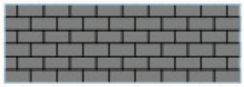
Rigid Bodies

No.	Name	Sample	γ [kN/m³]
1	Material of structure		23,00

Assigning and surfaces

No.	Surface position	Coordinates of surface points [m]				Assigned soil
		x	z	x	z	
1		10,00	-1,20	10,00	4,66	Glineno meljna zemljina
		3,93	1,83	0,90	-1,20	
2		-1,90	-2,40	-1,15	-0,90	Glineno meljna zemljina
		-5,27	-2,40			
3		-0,40	-2,50	0,90	-1,20	Glineno meljna zemljina
		3,93	1,83	0,00	0,00	
4		-1,90	-2,40	-0,40	-2,50	Material of structure
		0,00	0,00	-0,70	0,00	
		-1,15	-0,90			

BLAN D.O.O. Plaz Razborca 1

No.	Surface position	Coordinates of surface points [m]				Assigned soil
		x	z	x	z	
5		0,90	-1,20	-0,40	-2,50	Drobljen in kompakten gnajs
		-1,90	-2,40	-5,27	-2,40	
		-10,00	-4,12	-10,00	-9,12	
		10,00	-9,12	10,00	-1,20	

Settings of the stage of construction

Design situation : permanent

Results (Stage of construction 1)

Analysis 1

Circular slip surface

Slip surface parameters						
Center :	x =	-3,40	[m]	Angles :	α_1 =	-38,38 [°]
	z =	2,07	[m]		α_2 =	85,78 [°]
Radius :	R =	6,79	[m]			
Analysis of the slip surface without optimization.						

Slope stability verification (all methods)

Bishop : Utilization = 21,2 % **ACCEPTABLE**
Fellenius / Petterson : Utilization = 23,0 % **ACCEPTABLE**
Spencer : Utilization = 21,3 % **ACCEPTABLE**
Janbu : Utilization = 21,3 % **ACCEPTABLE**
Morgenstern-Price : Utilization = 21,3 % **ACCEPTABLE**

T.12. OPIS POGOJEV ZA GRADNJO

T.12.1. Pogoji za izvajanje zemeljskih del

Zahtevnih opravil pri izvajanju zemeljskih del ni pričakovati. Glavnina izkopov bo opravljenih v III. kategoriji zemljine, v globljih conah se lahko pojavijo izkopi v IV. Kategoriji izkopov (drobljen in kompakten gnajs).

Začasne izkope v zemljinah je potrebno izvajati v naklonu največ 1:1.5, v nasprotnem primeru je potrebno bolj strme izkope varovati. Izkopi v kamninah se lahko izvajajo pod večjimi nakloni, vendar jih je potrebno ustrezno zaščititi pred vplivi erozije.

T.13. IZVEDBA SANACIJE

S sanacijo plazu moramo preprečiti nadaljnjo premikanje zemljine ter zaščititi brežino. Za sanacijo bo izdelana kamnita zložba, ki se temelji na nepodajno podlago, in drenažno rebro.

T.13.1. Katastersko območje

Stabilizacija plazu bo izvedena na sledečih parcelah v:

k.o. Šentilj pod Turjakom (863):

št. parcele: . 754/1,790/1, 790/5, 790/9, 793/4,794, 800/1,1280/21

T.13.2. Pripravljalna dela, delovni plato

Pred izvedbo del je potrebno:

- odstraniti morebitno grmovje in drevesa,
- zakoličba konstrukcij,…
- dostopna cesta,(pred začetkom gradnje, naj se izvede izkop in nasutje dostopne ceste-delovni plato)

Dostopna cesta, delovni plato

Dostopna cesta do delovnega platoja se določi ob prisotnosti izvajalca del, ko bodo znani tudi delovni stroji ter njihove dimenzije oziroma karakteristike. Širina dostopne ceste ter delovnega platoja je tako odvisna od dimenzij delovnih strojev.

T.13.3. Kamnita zložba

Dolžina kamnite zložbe je 28m. Temeljno podlago kamnitih zložb predstavlja sloj matične podlage (drobljen in kompakten gnajs). Na ustrezno izravnano in očiščeno temeljno podlago se izdela betonski temelj. Temelj se izvede iz betona C30/37, XD1, XF3, PV-II, D32, S3 v debelini min. 30 cm, v katerega se nato začne vgrajevati kamniti lomljenec. V primeru, da na predvideni koti temeljenja ni nepodajne podlage, je potrebno izkope poglobiti in material nadomestiti s kombinacijo kamna in betona, kot je predvideno v kamniti zložbi. Pri izvedbi kamnite zložbe se uporabi beton C25/30, XC2 ter kamniti lomljenec velikosti 30-70 cm, pri tem je potrebno fuge na vidnem delu zaradi sonaravnega izgleda poglobiti. Na kamnitih zložbah se izvede AB venec iz betona C30/37, XD1, XF3, PV-II, D16, S3. Zaščitni sloj armature v AB vencu znaša 5 cm. Pri izvedbi venca je potrebno zgornje robove ustrezno pobrati s trikotnimi letvami 2/2 cm. Vse konstrukcije se po potrebi višinsko prilagodijo terenu. Kamnite zložba se gradi z izkopi v horizontalnih kampadah dolžin cca. 5-6 m.

Zasip za kamnito zložbo se izvede v maksimalnem naklonu 25 - 28°. Zasip za kamnito zložbo se nalaga po plasteh debeline do 1 m in sproti utrjuje do Evd=40 MPa.

T.13.4. Odvodnjavanje

Za odvodnjavanje prostih talnih vod se na notranjo stran kamnite zložbe, na vgrajenih 20 cm podložnega betona, položi PE drenažna cev f200mm. Cev je položena pod naklonom in speljana proti betonskemu jašku, na koncu zložbe. Na zaledni strani kamnite zložbe se izdela kamniti drenažni zasip D16/32, širine 0.3 – 0.5 m. Za izvedbo drenažnega zasipa se lahko uporabi tudi izpran rečni prod. Voda iz zbirnega jaška se vodi po PE kanalizacijski cevi f200mm, do potoka(Cca. 10m). Pod perforirano betonsko cevjo se izvede utrjeno tamponsko nasutje v debelini 30 cm in podložni beton v debelini 15 cm, v katerega se vgradi betonska cev. Kanalizacijske cevi, drenažne cevi in betonska kanaleta se izvede pod naklonom min. 1,5 %.

T.13.5. Drenažno rebro 1

Skupna dolžina predvidenega drenažnega rebra znaša 33 m. Izkop za drenažno rebro izdelamo od 2,0 do 2,5 m (do nepodajne podlage – gnajs). Varovanje izkopa ni predvideno, ker lahko izkop in izdelava drenažnega rebra in drenaž poteka sproti, kar pomeni, da določen odsek izkopljemo pod naklonom 2.5:1 spredaj in 1,5:1 v zaledju, vgradimo betonsko muldo z drenažno cevjo PE DN 200 mm ter zasujemo z drenažnim zasipom v debelini 0,5 m. Nato do 0,5 m pod vrhom, drenažno rebro zasujemo s kamenjem in gruščem, ki ga v plasteh utrjujemo. Na vrhu zasipa s kamenjem in gruščem se vgradi ločilna plast s geotekstilom. S tem preprečimo mešanje zasipa kamenja in grušča z zasutim izkopanim materialom, katerega debelina znaša 0,5 m. Na predelu, kjer je predviden globji izkop, se izkoplje do maksimalno 3,0 m, nato pa se izkoplje izkop v širini cca. 0,5 m in globin 2,0 – 3,0 m(oz. do nepodajne podlage) in se vstavi drenažna cev in drenažni zasip do vrha kanalnega izkopa (širine 0,5 m).

Voda iz drenažne cevi je speljana v najprej v zbirni jašek DN 800.

T.13.6. Drenažno rebro 2

Skupna dolžina predvidenega drenažnega rebra znaša 58 m. Izkop za drenažno rebro izdelamo od 2,0 do 2,5 m (do nepodajne podlage – gnajs). Varovanje izkopa ni predvideno, ker lahko izkop in izdelava drenažnega rebra in drenaž poteka sproti, kar pomeni, da določen odsek izkopljemo pod naklonom 2.5:1 spredaj in 1,5:1 v zaledju, vgradimo betonsko muldo z drenažno cevjo PE DN 200 mm ter zasujemo z drenažnim zasipom v debelini 0,5 m. Nato do 0,5 m pod vrhom, drenažno rebro zasujemo s kamenjem in gruščem, ki ga v plasteh utrjujemo. Na vrhu zasipa s kamenjem in gruščem se vgradi ločilna plast s geotekstilom. S tem preprečimo mešanje zasipa kamenja in grušča z zasutim izkopanim materialom, katerega debelina znaša 0,5 m. Na predelu, kjer je predviden globji izkop, se izkoplje do maksimalno 3,0 m, nato pa se izkoplje izkop v širini cca. 0,5 m in globin 2,0 – 3,0 m(oz. do nepodajne podlage) in se vstavi drenažna cev in drenažni zasip do vrha kanalnega izkopa (širine 0,5 m).

Voda iz drenažne cevi je speljana v najprej v zbirni jašek DN 800.

T.13.7. Odvodnjavanje

Voda se iz zbirnih jaškov DN 800 spelje v potok.

R. RAČUNSKI DEL

R.1 REZULTATI MERITEV Z DINAMIČNIM PENETROMETROM

R.1.1 Sondiranje z dinamičnim penetrometrom – DPM 1

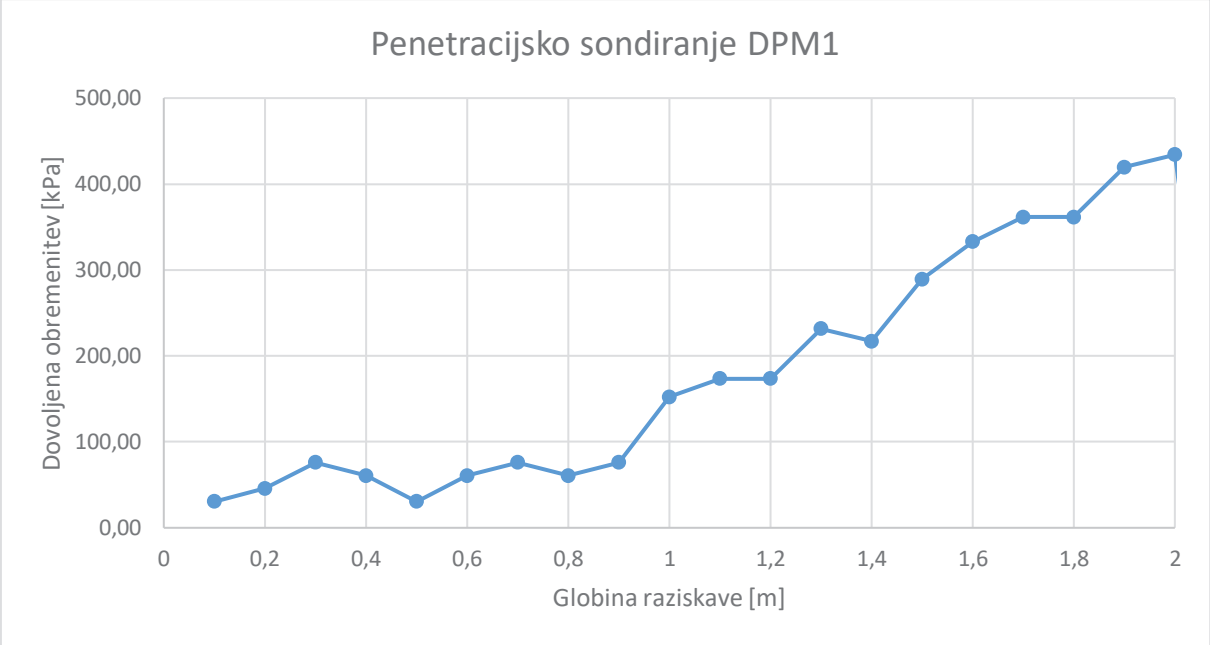
Meritev: DPM 1

Globina meritve: 2.0 m

Popis:

do globine 1.8 m glineno – meljna zemljina

od globine 1.9 m – drobljen in kompakten gnajs



Geološko-geotehnični opis	Glineno meljna zemljina	Drobljen in kompakten gnajs
Klasifikacija SIST EN ISO 14688-2:2004	saclSi	/
Sloj (m)	0.0 – 1.8	>1.9
Povprečno število udarcev – pretvorba na SPT (N)	7.8	>30

Podzemna voda pri izvedbi penetracije ni bila zaznana.

R.1.2 Sondiranje z dinamičnim penetrometrom – DPM 2

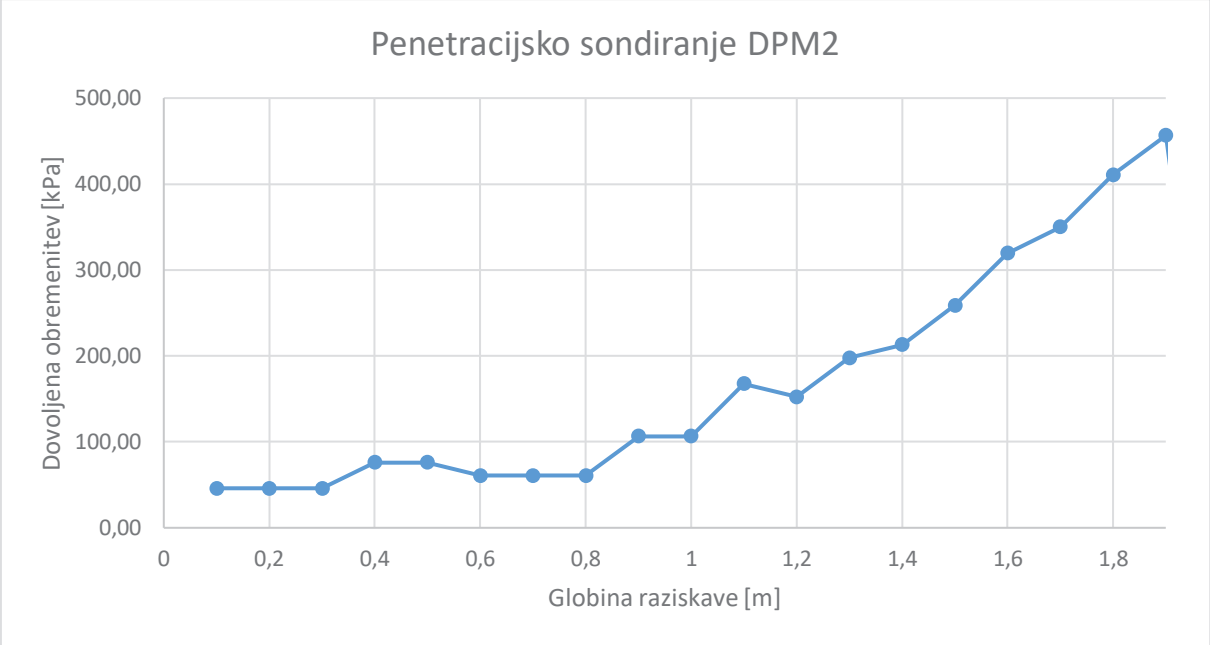
Meritev: DPM 2

Globina meritve: 1.9 m

Popis:

do globine 1.7 m glineno – meljna zemljina

od globine 1.8 m – drobljen in kompakten gnajs



Geološko-geotehnični opis	Glineno meljna zemljina	Drobljen in kompakten gnajs
Klasifikacija SIST EN ISO 14688-2:2004	saclSi	/
Sloj (m)	0.0 – 1.7	>1.8
Povprečno število udarcev – pretvorba na SPT (N)	9.05	>30

Podzemna voda pri izvedbi penetracije ni bila zaznana.

R.1.3 Sondiranje z dinamičnim penetrometrom – DPM 3

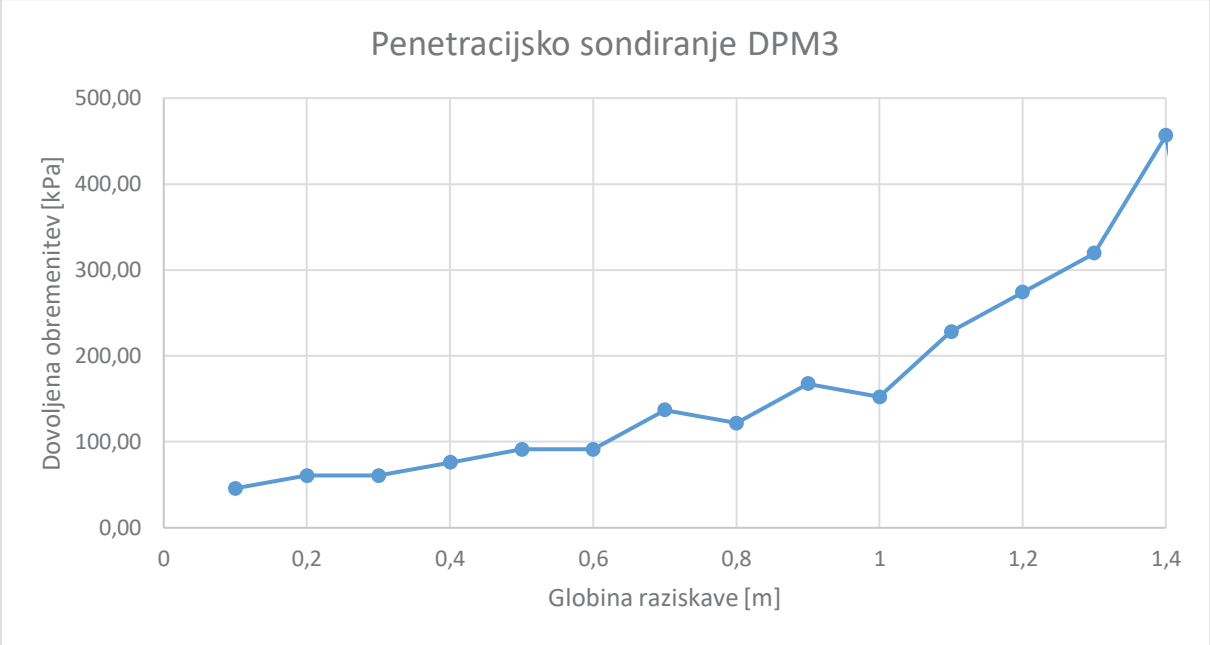
Meritev: DPM 3

Globina meritve: 1.4 m

Popis:

do globine 1.3 m glineno – meljna zemljina

od globine 1.4 m – drobljen in kompakten gnajs



Geološko-geotehnični opis	Glineno meljna zemljina	Drobljen in kompakten gnajs
Klasifikacija SIST EN ISO 14688-2:2004	saclSi	/
Sloj (m)	0.0 – 1.3	>1.4
Povprečno število udarcev – pretvorba na SPT (N)	9.23	>30

Podzemna voda pri izvedbi penetracije ni bila zaznana.

R.1.4 Sondiranje z dinamičnim penetrometrom – DPM 4

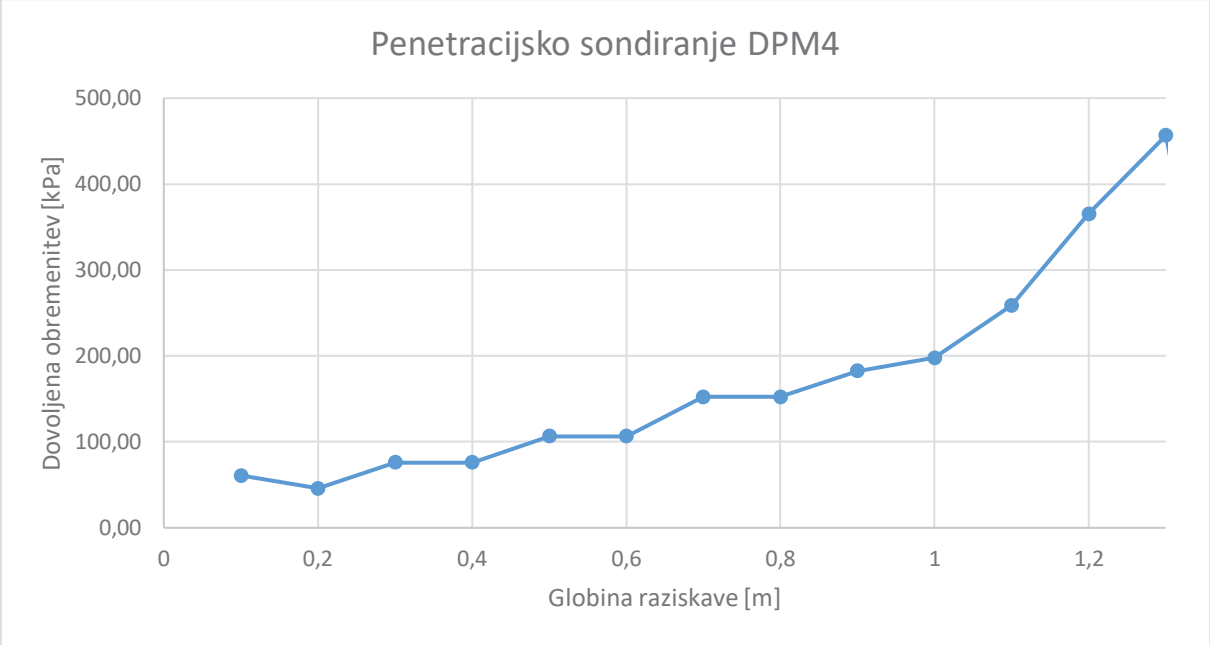
Meritev: DPM 4

Globina meritve: 1.3 m

Popis:

do globine 1.2 m glineno – meljna zemljina

od globine 1.3 m – drobljen in kompakten gnajs



Geološko-geotehnični opis	Glineno meljna zemljina	Drobljen in kompakten gnajs
Klasifikacija SIST EN ISO 14688-2:2004	saclSi	/
Sloj (m)	0.0 – 1.2	>1.4
Povprečno število udarcev – pretvorba na SPT (N)	9.0	>30

Podzemna voda pri izvedbi penetracije ni bila zaznana.

R.1.5 Sondiranje z dinamičnim penetrometrom – DPM 5

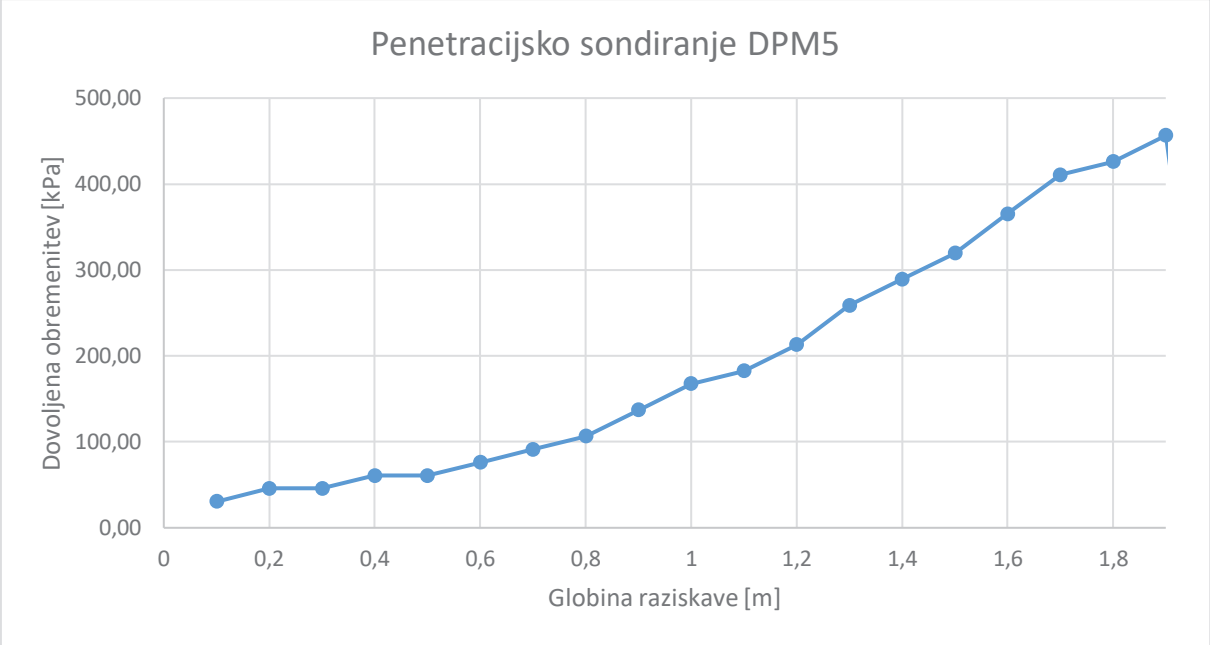
Meritev: DPM 5

Globina meritve: 1.9 m

Popis:

do globine 1.6 m glineno – meljna zemljina

od globine 1.7 m – drobljen in kompakten gnajs



Geološko-geotehnični opis	Glineno meljna zemljina	Drobljen in kompakten gnajs
Klasifikacija SIST EN ISO 14688-2:2004	saclSi	/
Sloj (m)	0.0 – 1.6	>1.7
Povprečno število udarcev – pretvorba na SPT (N)	11.35	>30

Podzemna voda pri izvedbi penetracije ni bila zaznana.

R.1.6 Sondiranje z dinamičnim penetrometrom – DPM 6

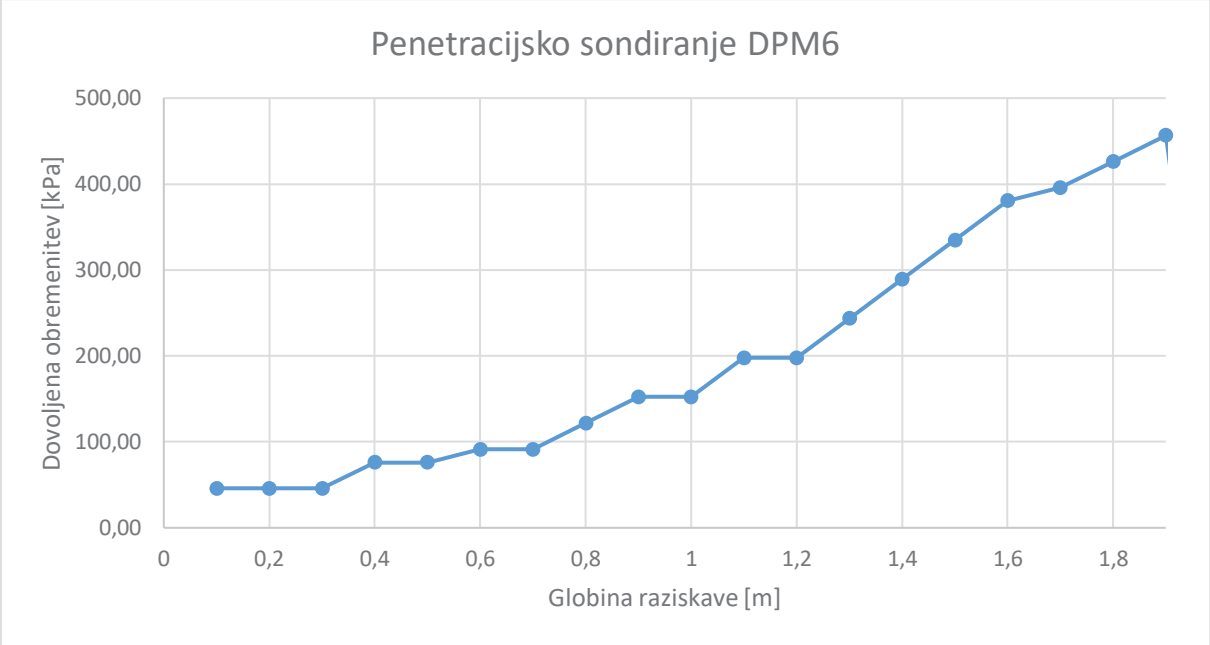
Meritev: DPM 6

Globina meritve: 1.9 m

Popis:

do globine 1.6 m glineno – meljna zemljina

od globine 1.7 m – drobljen in kompakten gnajs



Geološko-geotehnični opis	Glineno meljna zemljina	Drobljen in kompakten gnajs
Klasifikacija SIST EN ISO 14688-2:2004	saclSi	/
Sloj (m)	0.0 – 1.6	>1.7
Povprečno število udarcev – pretvorba na SPT (N)	11.05	>30

Podzemna voda pri izvedbi penetracije ni bila zaznana.

R.1.7 Sondiranje z dinamičnim penetrometrom – DPSH 1

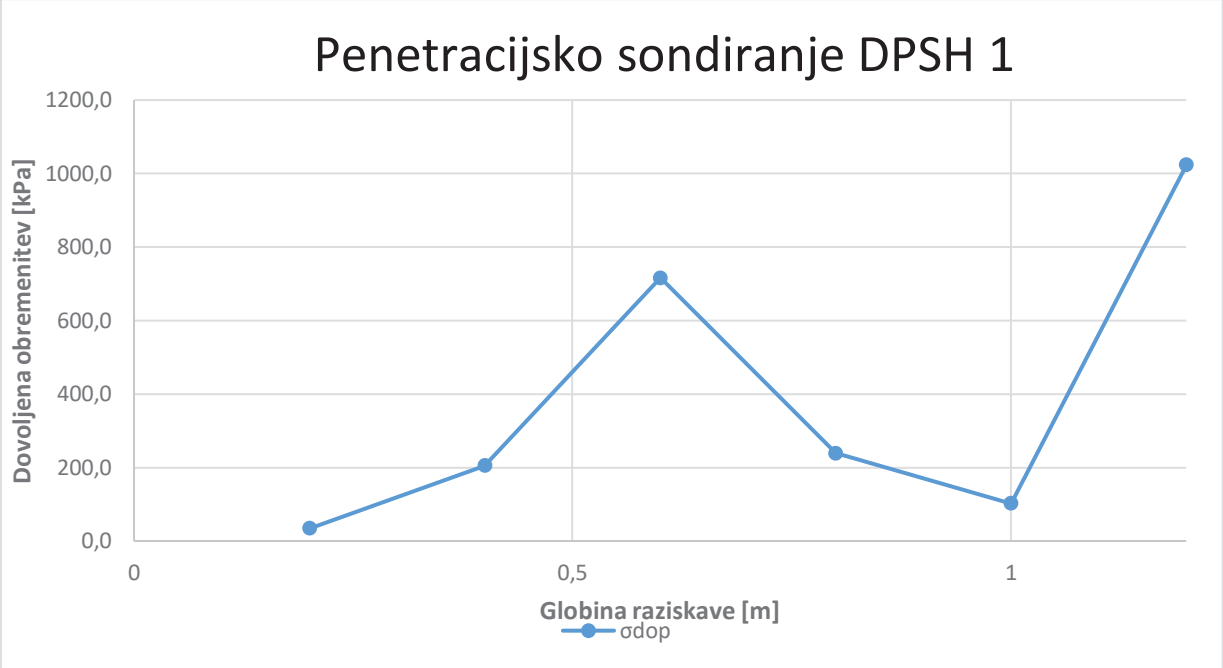
Meritev: DPSH 1

Globina meritve: 1.2 m

Popis:

do globine 1.2 m glineno – meljna zemljina

od globine 1.2 m – drobljen in kompakten gnajs



Geološko-geotehnični opis	Glineno meljna zemljina	Drobljen in kompakten gnajs
Klasifikacija SIST EN ISO 14688-2:2004	saclSi	/
Sloj (m)	0.0 – 1.2	>1.2
Povprečno število udarcev – pretvorba na SPT (N)	5.0	>30

Podzemna voda pri izvedbi penetracije ni bila zaznana.

R.1.8 Sondiranje z dinamičnim penetrometrom – DPSH 2

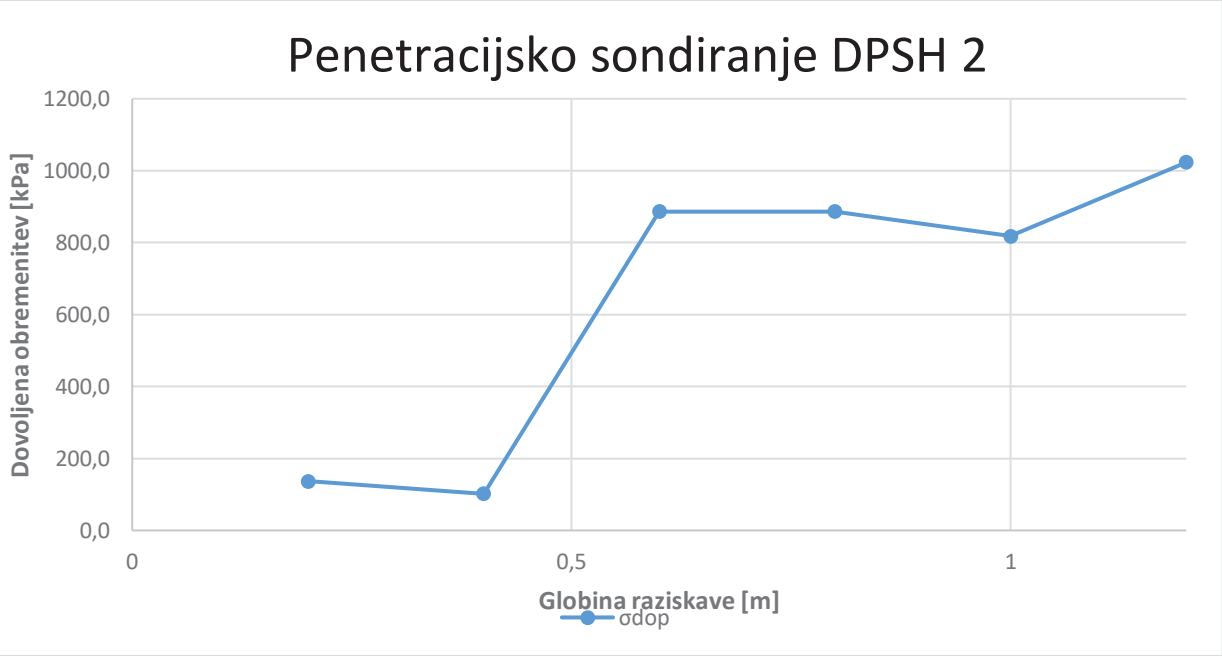
Meritev: DPSH 2

Globina meritve: 1.2 m

Popis:

do globine 1.2 m glineno – meljna zemljina

od globine 1.2m – drobljen in kompakten gnajs



Geološko-geotehnični opis	Glineno meljna zemljina	Drobljen in kompakten gnajs
Klasifikacija SIST EN ISO 14688-2:2004	saclSi	/
Sloj (m)	0.0 – 1.2	>1.2
Povprečno število udarcev – pretvorba na SPT (N)	16.6	>30

Podzemna voda pri izvedbi penetracije ni bila zaznana.

R.1.9 Sondiranje z dinamičnim penetrometrom – DPSH 3

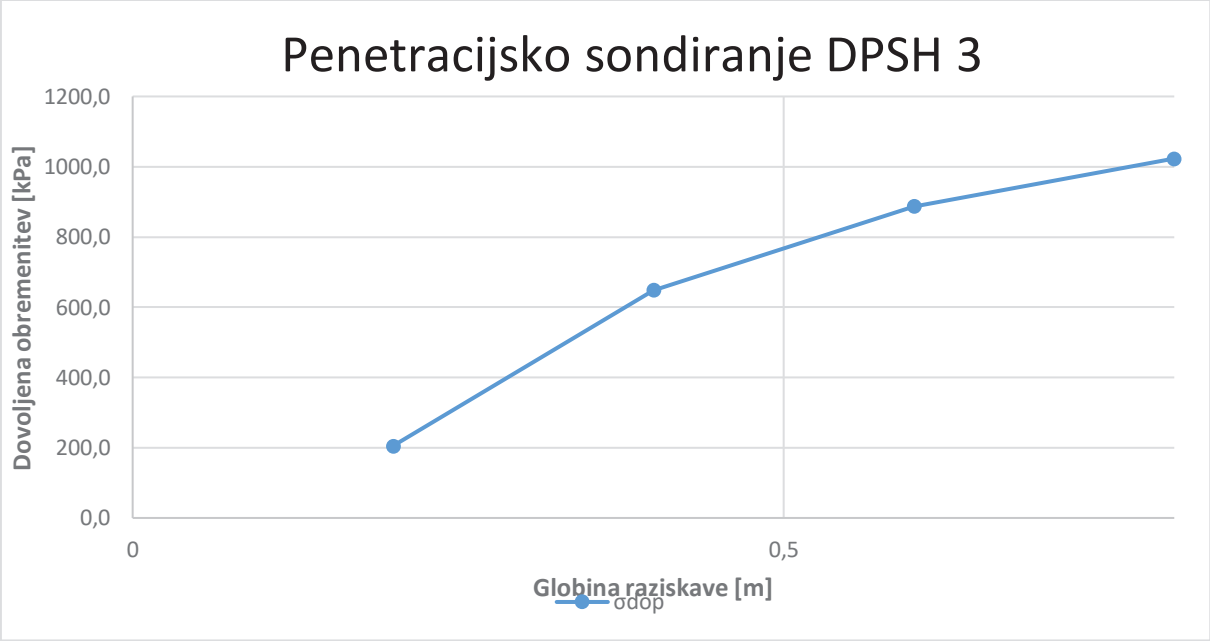
Meritev: DPSH 3

Globina meritve: 0.8 m

Popis:

do globine 0.8 m glineno – meljna zemljina

od globine 0.8m – drobljen in kompakten lapor



Geološko-geotehnični opis	Glineno meljna zemljina	Drobljen in kompakten gnajs
Klasifikacija SIST EN ISO 14688-2:2004	saclSi	/
Sloj (m)	0.0 – 8.8	>0.8
Povprečno število udarcev – pretvorba na SPT (N)	17.3	>30

Podzemna voda pri izvedbi penetracije ni bila zaznana.

R.1.10Sondiranje z dinamičnim penetrometrom – DPSH 4

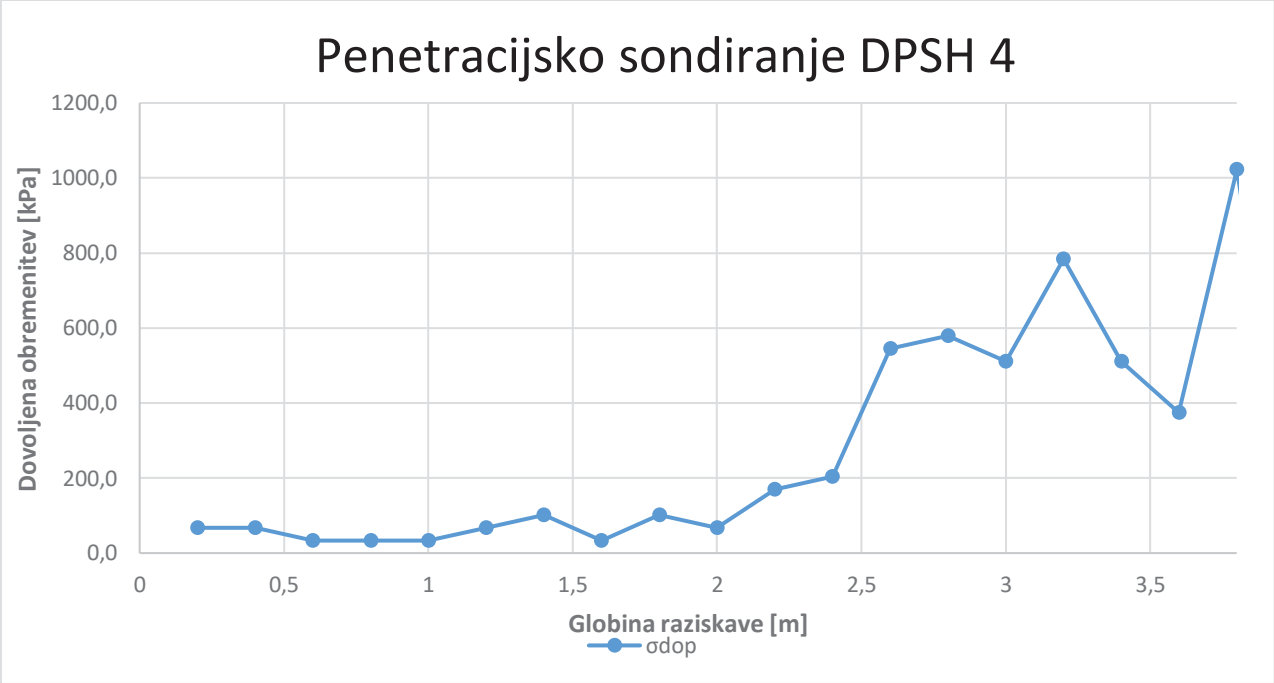
Meritev: DPSH 4

Globina meritve: 3.8 m

Popis:

do globine 3.6 m glineno – meljna zemljina

od globine 3.8m – drobljen in kompakten gnajs



Geološko-geotehnični opis	Glineno meljna zemljina	Drobljen in kompakten gnajs
Klasifikacija SIST EN ISO 14688-2:2004	saclSi	/
Sloj (m)	0.0 – 3.6	>3.6
Povprečno število udarcev – pretvorba na SPT (N)	7.4	>30

Podzemna voda pri izvedbi penetracije ni bila zaznana.

T.14.1. Interpretacija

Strižne karakteristike so določene po Skempton-u glede na relativno gostoto:

gostota	zelo rahlo	rahlo	srednje		gosto	zelo gosto	
$(N_1)_{60}$	0	3	8	15	25	42	58
D_r (%)	0	15	35	50	65	85	100
φ (°)		28	30	33	36	41	44

$$N_{60} = N \cdot k_{60} \cdot \kappa \cdot \lambda$$

$$(N_1)_{60} = N \cdot k_{60} \cdot \kappa \cdot \lambda \cdot C_N \cdot C_S$$

$$D_r^2 = N_{60} / 60 \text{ ali } (N_1)_{60} / 60$$

KOHERENTNE ZEMLJINE (gline, melji,...)		
N	**Konsistenčno stanje**	**qu (kPa)**
2	židko	25
2 - 4	lahko gnetno	25 - 50
4 - 8	srednje gnetno	50 - 100
8 - 15	težko gnetno	100 - 200
15 - 30	poltrdno	200 - 400
> 30	trdno	> 400

NEKOHERENTNE ZEMLJINE (peski, prodi,...)	
N	**Gostotno stanje**
< 4	zelo rahlo
4 - 10	rahlo
10 - 30	srednje gosto
30 - 50	gosto
> 50	zelo gosto

Kjer so:

N – število udarcev

k_{60} – količnik prenosa energije (DPSH-B 1.22)

κ – korekcijski faktor pri uporabi konice

λ – korekcija zaradi dolžine drogovja (do 4 m 0.75, do 6 m 0.85, do 10 m 0.95, nad 10 m 1.00)

C_N – korekcija zaradi efektivnega tlaka (odvisna od globine)

N_{60} – število udarcev, korigirano na 60% teoretične energije

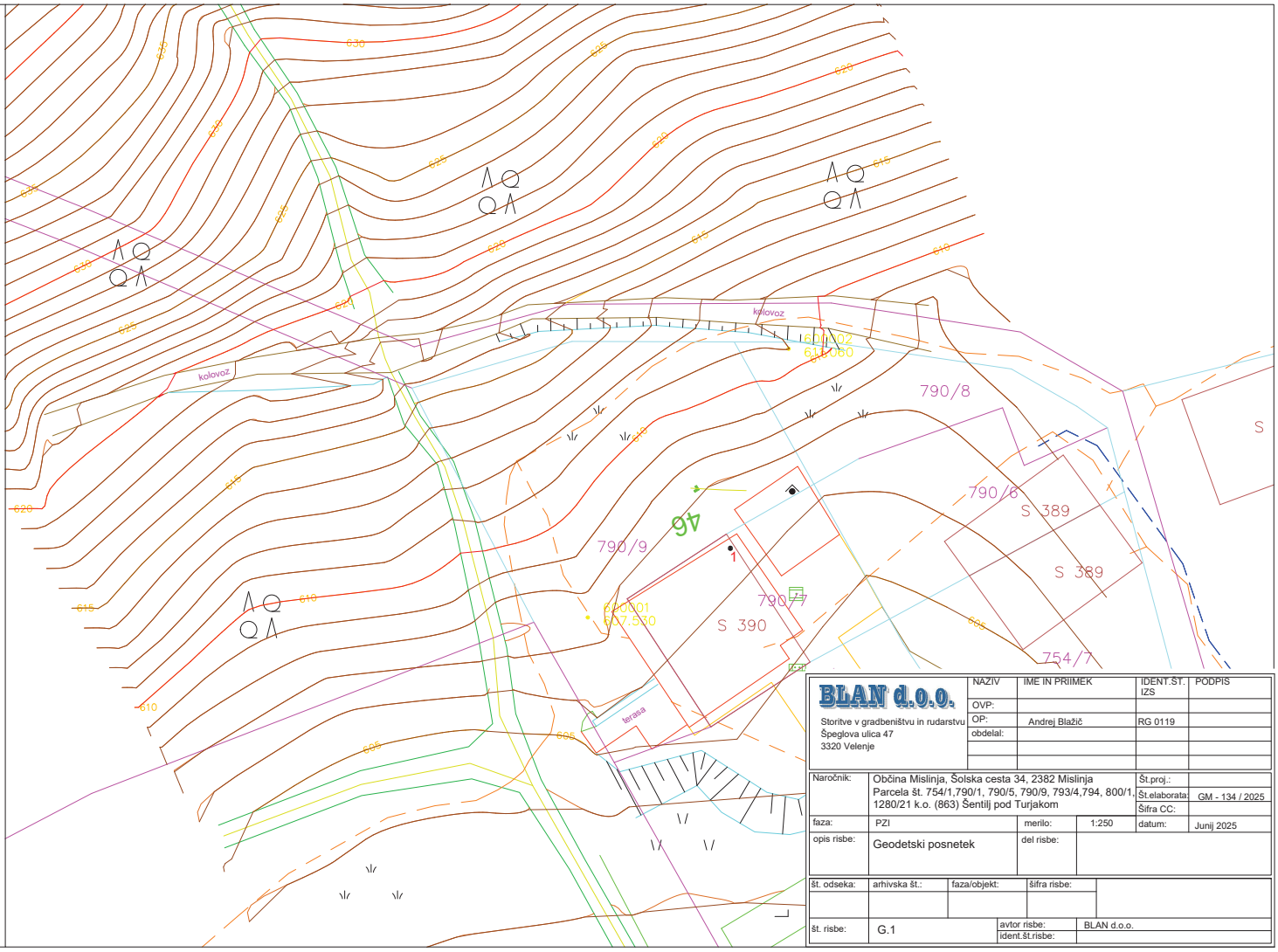
$(N_1)_{60}$ – število udarcev, korigirano na 60% teoretične energije in na efektivni vertikalni tlak σ'_v=100 kPa

Dr – relativna gostota

φ ali ϕ – strižni kot

R.2 POPIS DEL Z OCENO INVESTICJE

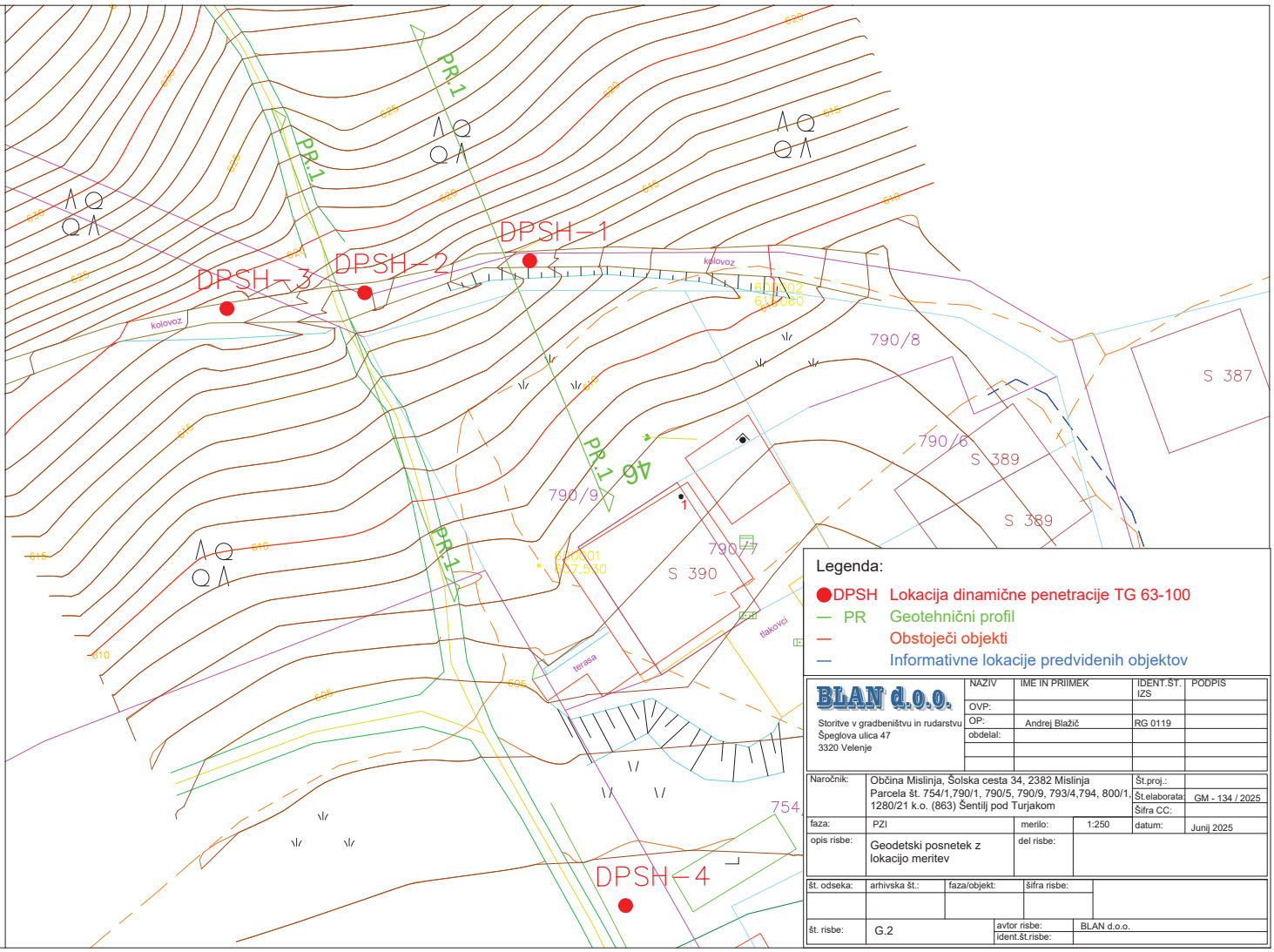
G. RISBE



BLAN d.o.o.	NAZIV	IME IN PRIIMEK	IDENT.ŠT. IZS	PODPIS
Storitve v gradbeništvu in rudarstvu Špeglova ulica 47 3320 Velenje	OVP:			
	OP:	Andrej Blažič	RG 0119	
	obdelal:			

Naročnik:	Občina Mislinja, Šolska cesta 34, 2382 Mislinja Parcela št. 754/1,790/1, 790/5, 790/9, 793/4,794, 800/1, 1280/21 k.o. (863) Šentilj pod Turjakom		Št.proj.:	
			Št.elaborata:	GM - 134 / 2025
			Šifra CC:	
faza:	PZI	merilo: 1:250	datum:	Junij 2025
opis risbe:	Geodetski posnetek	del risbe:		

št. odseka:	arhivska št.:	faza/objekt:	šifra risbe:	
št. risbe:	G.1	avtor risbe:	BLAN d.o.o.	
		ident.št.risbe:		



Legenda:

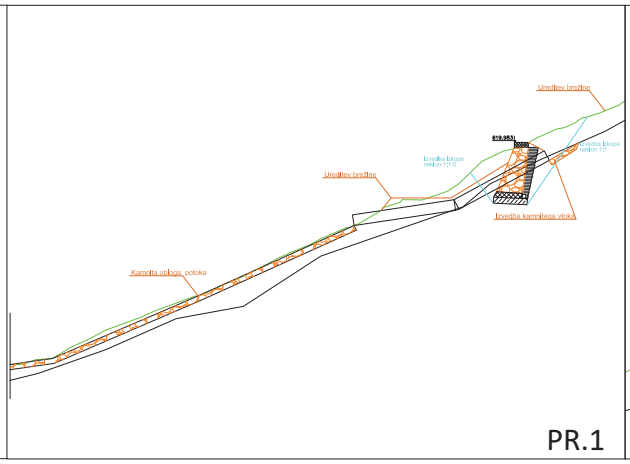
- DPSH Lokacija dinamične penetracije TG 63-100
- PR Geotehnični profil
- Obstoječi objekti
- Informativne lokacije predvidenih objektov

BLAN d.o.o.	NAZIV	IME IN PRIIMEK	IDENT.ŠT. IZS	PODPIS
Storitve v gradbeništvu in rudarstvu Špeglova ulica 47 3320 Velenje	OVP:			
	OP:	Andrej Blažič	RG 0119	
	obdelal:			

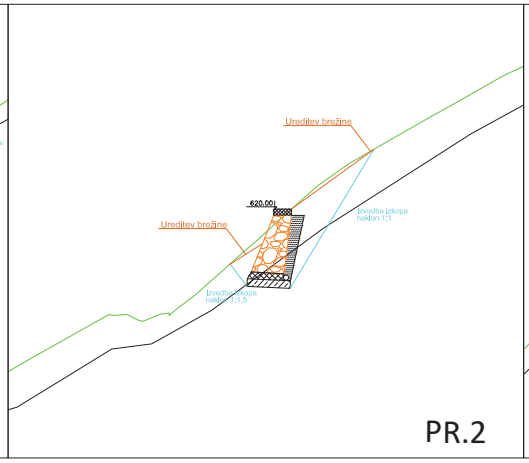
Naročnik:	Občina Mislinja, Šolska cesta 34, 2382 Mislinja	Št.proj.:	
	Parcela št. 754/1,790/1, 790/5, 790/9, 793/4,794, 800/1, 1280/21 k.o. (863) Šentilj pod Turjakom	Št.elaborata:	GM - 134 / 2025
		Šifra CC:	
faza:	PZI	merilo: 1:250	datum: Junij 2025
opis risbe:	Geodetski posnetek z lokacijo meritev	del risbe:	

št. odseka:	arhivska št.:	faza/objekt:	šifra risbe:	
št. risbe:	G.2	avtor risbe:	BLAN d.o.o.	
		ident.št.risbe:		

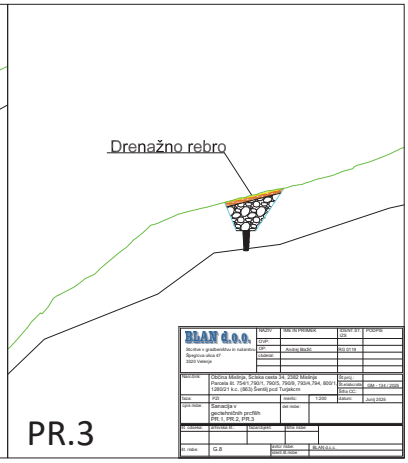
DPM-6



PR.1



PR.2

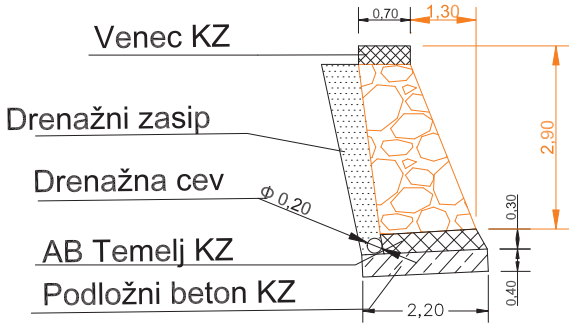


PR.3

BLAN d.o.o.	NAZIV:	MS INTERSEC	DATUM IZT.	PODPIS	
Storitve v gradbeništvu in rudarstvu					
Šmgilova ulica 47	DIP:				
3320 Velenje	DIP:	Andrej Blažič	03.01.19.		
	Odobril:				
Naročnik:	Občina Mislinja, Šolska cesta 34, 2382 Mislinja		M.proj.:		
	Parcela št. 754/1,760/1, 760/5, 760/6, 760/8,764, 805/1		PZI številka:	088 - 184 / 2018	
	1282/21 k.o. (863) Šentilj pod Turjakom		Ellra d.o.o.		
Faza:	PZI		Merilo:	1:250	Datum: Junij 2018
Vsebina:	Sanacija v geotehničnih prerezih PR.1, PR.2, PR.3		Št. risbe:		
Št. sprememb	Sprememba št.	Kontrolirano	Datum risbe:		
Št. risbe:	G.B		Arhiv risbe:	BLAN d.o.o.	
			Podpis in žig:		

Prerez:

M 1:50

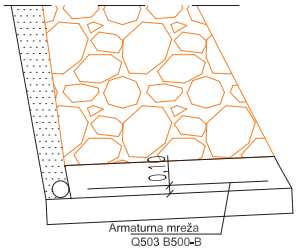


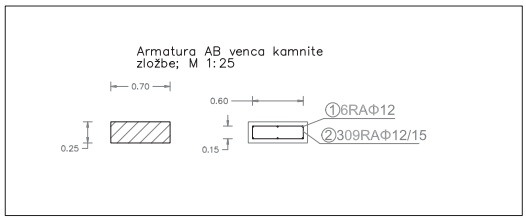
Palična armatura S500 - AB venec zložbe

Ozn.	Oblika in mere (cm)	Φ (mm)	Lg (m)	N (kos)	Lgn (m)
1	600	12	6,00	66	396
2	0.05 / 0.15 / 0.60	12	1,60	440	704

Skupaj:

Φ (mm)	Lgn (m)	Teža na enoto (kg/m)	Teža (kg)
12	1100	0,911	1.002,1



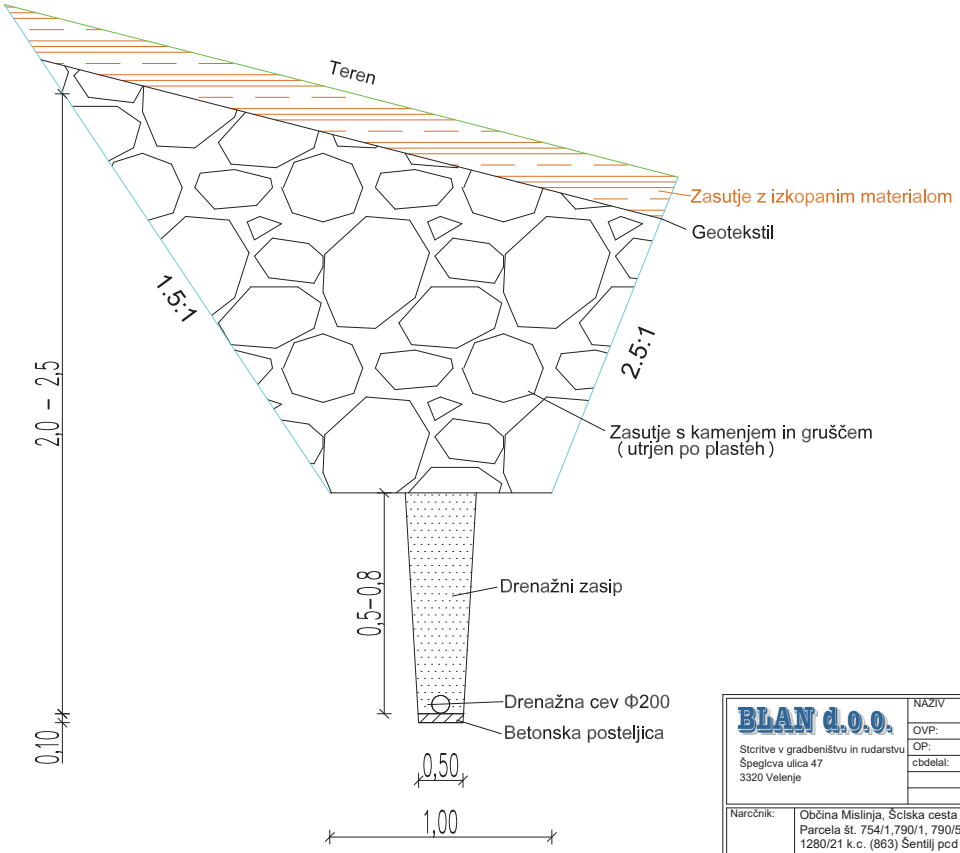


Izvleček armaturnih mrež:

Mrežna armatura B500

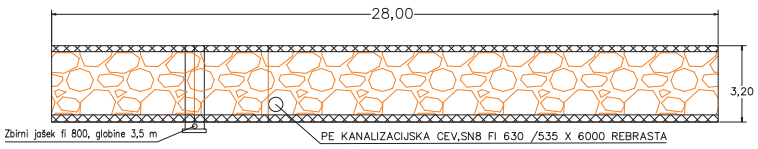
Ozn.	Tip mreže	B (m)	L (m)	Površina (m2)	N (kos)	Teža na enoto (kg/kos)	Teža (kg)
	Q-503	2,15	6,00	12,9	11	102,99	1.132,89
Skupna teža:							1.132,89

BLAN d.o.o.	NAZIV	IME IN PRIIMEK		IDENT.ŠT. IZS	PODPIS
Stcritve v gradbeništvu in rudarstvu Špeglcva ulica 47 3320 Velenje	OVP:				
	OP:	Andrej Blažič		RG 0119	
	cbdelal:				
Narčnik:	Občina Mislinja, Šclska cesta 34, 2382 Mislinja Parcela št. 754/1,790/1, 790/5, 790/9, 793/4,794, 800/1, 1280/21 k.c. (863) Šentilj pcd Turjakcm			Št.prcj.:	
				Št.elabcrata:	GM - 134 / 2025
				Šifra CC:	
faza:	PZI	merilc:	1:200	datum:	Junij 2025
cpis risbe:	Kamnita zlczba-armatura	del risbe:			
št. cdseka:	arhivska št.:	faza/cbjekt:	šifra risbe:		
št. risbe:	G.9	avtcr risbe:	BLAN d.c.c.		
		ident.št.risbe:			

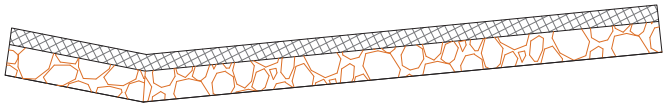


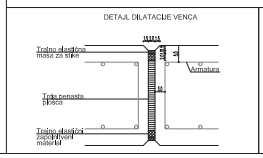
BLAN d.o.o.	NAZIV	IME IN PRIIMEK		IDENT.ŠT. IZS	PODPIS
Stcritve v gradbeništvu in rudarstvu Špeglcva ulica 47 3320 Velenje	OVP:				
	OP:	Andrej Blažič		RG 0119	
	cbdelal:				
Narčnik:	Občina Mislinja, Šclska cesta 34, 2382 Mislinja Parcela št. 754/1,790/1, 790/5, 790/9, 793/4,794, 800/1, 1280/21 k.c. (863) Šentilj pcd Turjakcm			Št.prcj.:	
				Št.elabcrata:	GM - 134 / 2025
				Šifra CC:	
faza:	PZI		merilc: 1:200	datum:	Junij 2025
cpis risbe:	Detajl-drenažnc rebrc		del risbe:		
št. cdseka:	arhivska št.:	faza/cbjekt:	šifra risbe:		
št. risbe:	G.10		avtcr risbe:	BLAN d.c.c.	
			ident.št.risbe:		

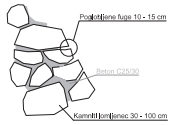
Vzdolžni pogled:

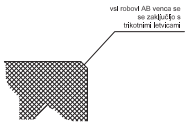


Tloris:









BLAN d.o.o.	NAZIV:	Ime in PRIIMEK:		IZJAVA ST.: 329	PODPIS:
Storitve v gradbeništvu in rudarstvu Špeglova ulica 47 3320 Velenje	DVP:				
	OIP:	Andrej Blažič		BG 0119	
	Odgovor:				
Naročnik:	Občina Mislinja, Šolska cesta 34, 2382 Mislinja Parcela št. 754/1, 750/1, 750/5, 750/9, 793/4,794, 800/1 1280/21 k.o. (663) Šentilj pod Turjakom			Številka:	
				Št.projekta:	GM - 134 / 2025
				Mitra CC:	
Faza:	PZI	merilo:	1:200	datum:	Junij 2025
Vpis načrta:	Kamnita zložba	del načrta:			
Št. odseka:	arhivska št.	revizija/opis:	Mitra načrt:		
Št. načrta:	G.11				
		Vpis načrta:	BLAN d.o.o.		
		Opis št. načrt:			