Inženjerskogeološko kartiranje sjeverne cijevi tunela Učka

Zugan, Korina

Master's thesis / Diplomski rad

2023

Degree Grantor / Ustanova koja je dodijelila akademski / stručni stupanj: University of Zagreb, Faculty of Mining, Geology and Petroleum Engineering / Sveučilište u Zagrebu, Rudarsko-geološko-naftni fakultet

Permanent link / Trajna poveznica: https://urn.nsk.hr/urn:nbn:hr:169:936655

Rights / Prava: In copyright/Zaštićeno autorskim pravom.

Download date / Datum preuzimanja: 2024-07-25



Repository / Repozitorij:

Faculty of Mining, Geology and Petroleum Engineering Repository, University of Zagreb





SVEUČILIŠTE U ZAGREBU

RUDARSKO-GEOLOŠKO-NAFTNI FAKULTET

Diplomski studij geološkog inženjerstva

INŽENJERSKOGEOLOŠKO KARTIRANJE SJEVERNE CIJEVI TUNELA UČKA

Diplomski rad

Korina Zugan GI474

Zagreb, 2023



KLASA:602-01/23-01/207URBROJ:251-70-13-232U Zagrebu,15.12.2023.

Korina Zugan, studentica

RJEŠENJE O ODOBRENJU TEME

Na temelju vašeg zahtjeva primljenog pod KLASOM 602-01/23-01/207, URBROJ: 251-70-13-231 od 15.12.2023. priopćujemo vam temu diplomskog rada koja glasi:

INŽENJERSKOGEOLOŠKO KARTIRANJE SJEVERNE CIJEVI TUNELA UČKA

Za mentoricu ovog diplomskog rada imenuje se u smislu Pravilnika o izradi i obrani diplomskog rada Prof.dr.sc. Snježana Mihalić Arbanas nastavnik Rudarsko-geološko-naftnog-fakulteta Sveučilišta u Zagrebu.

Mentorica: S- MLCA (potpis)		Predsjednica povjerenstva za završne i diplomske ispite: (potpis)
Prof.dr.sc. Snježana Mihalić Arbanas		Izv.prof.dr.sc. Ana Maričić
(titula, ime i prezime)	Prodekan za nastavu i studente: (potpis) Izv.prof.dr.sc. Borivoje <u>Pašić</u> (titula, ime i prezime)	(titula, ime i prezime)
Oznaka: OB 8.51 SRF-1-13/0	Stranica: 1/1	Čuvanje (godina) Trajno

Zahvala

Hvala mentorici, prof. dr. sc. Snježani Mihalić Arbanas na mentorstvu, vodstvu, savjetima i pomoći tijekom pisanja mog diplomskog rada. Hvala komentorici Nikolini Poljak, dipl. ing. geol. na neizmjernom trudu i strpljenju prilikom pohađanja stručne prakse i hvala tvrtki Bouygues Travaux Publics što mi je omogućila pisanje diplomskog rada tijekom iskopa Tunela Učka. Hvala mojoj obitelji, dečku i najbližim prijateljima

na neizmjernoj ljubavi, potpori i podršci koju su mi pružili tijekom mog studiranja.

Hvala svim profesorima Rudarsko – geološko – naftnog fakulteta i svim kolegama koji su uljepšali moje studiranje. Sveučilište u Zagrebu Rudarsko-geološko-naftni fakultet Diplomski rad

INŽENJERSKO GEOLOŠKO KARTIRANJE SJEVERNE CIJEVI TUNELA

UČKA

Korina Zugan

Rad izrađen: Sveučilište u Zagrebu Rudarsko-geološko-naftni fakultet Zavod za geologiju i geološko inženjerstvo Pierottijeva 6, 10 000 Zagreb

Sažetak

U okviru ovog diplomskog rada provedeno je inženjerskogeološko kartiranje i klasifikacija stijenske mase u sjevernoj cijevi Tunela Učka. Svrha inženjerskogeološkog kartiranja bila je zabilježiti sve geološke pojave, odrediti litologiju, definirati sve karakteristike stijenske mase te provesti odgovarajuću klasifikacija. Klasifikacije korištene prilikom kartiranja stijenske mase su RMR (engl. Rock Mase Raiting) i Q klasifikacija. Tijekom praćenja podzemnog iskopa određeno je 26 geotehničkih jedinica koje uključuju kombinacije sedam litostratigrafskih i sedam strukturno-geoloških jedinica (tzv. strukturnih blokova). U ovom radu detaljno je opisano osam geotehničkih jedinica. Također je opisan posao inženjerskog geologa pri iskopu tunela, s osvrtom na najčešće probleme . Izrađen je uzdužni inženjerskogeološki profil sjeverne cijevi Tunela Učka od stacionaže 30+569,00 do 30+734,00, kako bi se prikazala dokumentacija inženjerskogeoloških istraživanja tijekom praćenja iskopa tunela.

Ključne riječi:	inženjerskogeološko kartiranje, tunel Učka, klasifikacija stijenska mase, RMR, Q, inženjerska geologija, geotehničke jedinice, lapor, vapnenac, stijenska masa, uzdužni inženjerskogeološki profil
Završni rad sadrži:	88 stranice, 23 tablica, 53 slika, 16 priloga, i 33 reference.
Jezik izvornika:	Hrvatski
Pohrana rada:	Knjižnica Rudarsko-geološko-naftnog fakulteta, Pierottijeva 6, Zagreb
Mentor:	prof. dr. sc. Snježana Mihalić Arbanas, redovita profesorica u trajnom zvanju, RGNF

Komentor: Nikolina Poljak, dipl. ing. geol.

Ocjenjivači: prof. dr. sc. Snježana Mihalić Arbanas, RGNF izv. prof. dr. sc. Martin Krkač, RGNF doc. dr. sc. Sanja Bernat Gazibara, RGNF

Datum obrane: 21.12.2023., Rudarsko-geološko-naftni fakultet Sveučilišta u Zagrebu

ENGINEERING GEOLOGICAL MAPPING OF THE NORTH TUBE OF THE UČKA TUNNEL

Korina Zugan

Thesis completed at: University of Zagreb

Faculty of Mining, Geology and Petroleum Engineering Department of Geology and Geological Engineering Pierottijeva 6, 10 000 Zagreb

Abstract

As part of this thesis, engineering geological mapping and classification of the rock mass in the northern tube of the Učka Tunnel was carried out. The purpose of engineering geological mapping was to record all geological phenomena, determine the lithology, define all the characteristics of the rock mass and carry out the appropriate classification. The classifications used during rock mass mapping are RMR (Rock Mass Rating) and Q classification. During the monitoring of the underground excavation, 26 geotechnical units were determined, which include combinations of seven lithostratigraphic 7 structural-geological units (so-called structural blocks). Eight geotechnical units are described in detail in this paper. The work of an engineering geologist during tunnel excavation is also described, with reference to the most common problems. A longitudinal engineering-geological profile of the northern tube of the Učka Tunnel was created from station 30+569,00 to 30+734,00 in order to present the documentation of engineering-geological research during the monitoring of tunnel excavation.

Keywords:	engineering geological mapping, Učka tunnel, rock mass classification, RMR, Q, engineering geology, geotechnical units, marl, limestone, rock mass, longitudinal engineering geological profile
Thesis contains:	88 pages, 23 tables, 53 figures, 16 appendixes, i 33 references.
Original in:	Croatian
Archived in:	Library of Faculty of Mining, Geology and Petroleum Engineering, Pierottijeva 6, Zagreb
Supervisor:	Prof. Snježana Mihalić Arbanas, Full Professor, RGNF

Tech. assistance: Nikolina Poljak, M.Sc.

Reviewers: Prof. Snježana Mihalić Arbanas, RGNF Assoc. Prof. Martin Krkač, RGNF Assist. Prof. Sanja Bernat Gazibara, RGNF

Defence date: December 21, 2023, Faculty of Mining, Geology and Petroleum Engineering, University of Zagreb

SADRŽAJ

1.	UVOD		1
2.	TEHN	IČKI OPIS	3
3.	OPĆE	NITO O TUNELIMA I TUNELOGRANJI	5
4.	GEOL	OŠKE, GEOTEHNIČKE I HIDROGEOLOŠKE ZNAČAJKE TERENA	. 10
	4.1.	Geološka građa	. 10
	4.2. Hie	drološki i hidrogeološki uvjeti	. 12
	4.3. Sei	zmičke značajke područja	. 13
	4.4. Ge	otehničke značajke tunela Učka	. 16
5.	TEOR	IJSKE OSNOVE	. 22
6.	KLASI	FIKACIJE STIJENSKE MASE	. 24
	6.1. RN	IR - Rock Mass Raiting	. 26
	6.1.1.	Jednoosna tlačna čvrstoća	. 31
	6.1.2.	RQD	. 32
	6.1.3.	Razmak diskontinuiteta	. 33
	6.1.4.	Stanje diskontinuiteta	. 34
	6.2. Q -	- klasifikacija	. 41
7. ZON	GEOL I ISKOI	OŠKE I INŽENJERSKOGEOLOŠKE ZNAČAJKE STIJENSKE MASE U PA SJEVERNE (LIJEVE) CIJEVI TUNELA "UČKA"	. 49
	7.1. eocen (Geotehnička jedinica T2 (30+569,00 – 30+681,00) pločasti vapnenac, paleoce V _{pl} , Pc, E)	n, . 49
	7.1.1. 30+612	Iskop u pločastom vapnencu IV. kategorije stijenske mase na stacionaži ,00	. 50
	7.1.2. 30+667	Iskop u pločastom vapnencu V. kategorije stijenske mase na stacionaži ,50	. 52
	7.2. pločast (V _{rud} , k	Geotehnička jedinica T2 – T3 (stacionaža 30+681,00 – 30+709,00): kontakt ih vapnenaca, paleocen, eocen (V_{pl} , Pc, E) i rudistnih vapnenaca , gornja kred K_2)	a . 54
	7.2.1. mase n	Iskop na kontaktu pločastog i rudistnog vapnenca u III. kategoriji stijenske a stacionaži 30+681,00	. 55
	7.3. vapnen	Geotehnička jedinica T2 (stacionaža 30+709,00 – 30+721,00): pločasti ac, paleocen, eocen (V _{pl} , Pc, E)	. 57
	7.3.1. 30+712	Iskop u pločastom vapnencu III. kategorije stijenske mase na stacionaži ,00	. 58
	7.3.2. 30+718	Iskop u pločastom vapnencu IV. kategorije stijenske mase na stacionaži ,00	. 60

7.4. Geotehnička jedinica T3 (stacionaža 30+734,00 – 32+772,00): rudistni vapnenci, gornja kreda (V _{rud} , K ₂)61
7.4.1. Kaverna u rudistnom vapnencu gornje krede na stacionaži 31+077,00 62
7.4.2. Iskop u rudistnom vapnencu gornje krede III. kategorije stijenske mase na stacionaži 31+094,00
7.4.3. Iskop u rudistnom vapnencu gornje krede II. kategorije stijenske mase na stacionaži 31+158,00
7.5. Geotehnička jedinica T4 (stacionaža 32+819,00 – 33+315,00): foraminiferski vapnenci, donji i srednji eocen (V _{for} , E _{1,2})
7.5.1. Iskop u foraminiferskom vapnencu III. kategorije stijenske mase na stacionaži 33+006,50
7.5.2. Iskop u foraminiferskom vapnencu II. kategorije stijenske mase na stacionaži33+035,7069
7.6. Geotehnička jedinica T4 – T5 (stacionaža 33+663,30 – 33+643,50): kontakt foraminiferskih vapnenaca, donji i srednji eocen (V _{for} , E _{1,2}) i lapora fliša, srednji i gornji eocen (L, E _{2,3})
7.6.1. Iskop na kontaktu foraminiferskog vapnenaca i lapora fliša u III. kategoriji stijenske mase na stacionaži 33+660,0072
7.6.2. Iskop na kontaktu foraminiferskih vapnenaca i lapora fliša u V. kategoriji stijenske mase na stacionaži 33+650,0073
7.7. Geotehnička jedinica T5 (stacionaža 33+643,50 – 33+ 315,00): lapori fliša, srednji i gornji eocen (L,E _{2,3})
7.7.1. Iskop u laporu fliša V. kategorije stijenske mase na stacionaži 33+613,00 75
7.8. Geotehnička jedinica T7 (stacionaža: 35+383,34 – 34+675,00): vapnenci, donja kreda (V, K ₁)
7.8.1. Iskop u vapnencu donje krede IV. kategorije stijenske mase na stacionaži 35+219,00
7.8.2. Iskop u vapnencu donje krede V. kategorije stijenske mase na stacionaži35+132,00
7.8.3. Iskop u vapnencu donje krede III. kategorije stijenske mase na stacionaži 35+115,00
7.8.4. Iskop u vapnencu donje krede V. kategorije stijenske mase na stacionaži 35+087,50
DISKUSIJA
ZAKLJUČAK 85
LITERATURA

8. 9.

10.

POPIS SLIKA

Slika	2-1.	Prikaz	sjeverne	i južne	cijevi t	unela	Učka na	topografsko	j karti		4
-------	------	--------	----------	---------	----------	-------	---------	-------------	---------	--	---

Slika 3-1. Prikaz osnovnih elemenata tunela (Anon, 2009)	6
Slika 3-2. Korak iskopa podijeljen na čelo, kalotu, ramena i zid	6
Slika 3-3. Ciklus radova prilikom iskopa tunela	8

Slika 4-1. Isječak iz Osnovne geološke karte list Labin (Šikić *i dr.*, 1969) i list Ilirska Bistrica (Šikić *i dr.*, 1973) s označenom sjevernom (lijevom) i južnom (desnom) cijevi tunela Učka Slika 4-2. Geološki stup naslaga na području Parka prirode Učka načinjen na temelju OGK lista Labin (Šikić i dr., 1969) te OGK lista Ilirska Bistrica (Šikić i dr., 1973), (Mejrušić, 2020) **Slika 4-3.** Karta poredbenih vršnih ubrzanja temeljnog tla s vjerojatnosti promašaja 10 % u 10 godina za poredbeno povratno razdoblje TNCR = 95 godina (Herak, 2023) 13 Slika 4-4. Karta poredbenih vršnih ubrzanja temeljnog tla s vjerojatnosti promašaja 10 % u Slika 4-5. Karta poredbenih vršnih ubrzanja temeljnog tla s vjerojatnosti promašaja 10 % u Slika 4-6. Početak kontakta na stacionaži 33+663,30 gdje se prvi puta pojavio lapor zajedno Slika 4-7. Prijelazna zona u kojoj se na čelu iskopa nalaze foraminiferski vapnenac i lapor Slika 4-8. Kraj kontakta na stacionaži 33+643,50 gdje se na čelu iskopa nalazi samo lapor,

Slika 6-1. Shematski prikaz parametara koji opisuju diskontinuitete u stij	enskoj masi
(Miščević, 2004)	27
Slika 6-2. Postojani i nepostojani diskontinuitet (Miščević, 2004)	35
Slika 6-3. Zijev i širina diskontinuiteta (Pollak, 2007)	

Slika 6-4. Smjer i kut nagiba diskontinuiteta	. 41
Slika 6-5. Trag ravnine i pol pravca na ravnini stereografske projekcije (Tomljenović, 20)20)
	. 41

Slika 7-1. Iskop u geotehničkoj jedinici T2 (stacionaža 30+569,00 - 30+681,00) prema
kategorijama stijenske mase
Slika 7-2. Stereografska projekcija za izmjerene setove diskontinuiteta u geotehničkoj
jedinici T2 (stacionaža 30+569,00 – 30+681,00) 50
Slika 7-3. Iskop u pločastom vapnencu IV. kategorije stijenske mase na stacionaži
30+612,00
Slika 7-4. Bitumenizirana ispuna debljine veće od 5 mm po plohama slojevitosti 330/10 na
stacionaži 30+612,00
Slika 7-5. Iskop u pločastom vapnencu V. kategorije stijenske mase na stacionaži 30+667,50
Slika 7-6. Prikaz slojnih ploha s glinovitom ispunom na stacionaži 30+667,50 53
Slika 7-7. Kaverna između slojnih ploha 330/10-15 u desnom boku na stacionaži 30+667,50
Slika 7-8. Iskop u geotehničkoj jedinici T2 – T3 (stacionaža 30+681,00 – 30+709,00) prema
kategorijama stijenske mase
Slika 7-9. Stereografska projekcija za izmjerene setove diskontinuiteta u geotehničkoj
jedinici T2 – T3 (stacionaža 30+681,00 – 30+709,00)
Slika 7-10. Kontakt pločastog vapnenca i rudistnog vapnenca gornje krede u III. kategorije
stijenske mase na stacionaži 30+681,00
Slika 7-11. Iskop u geotehničkoj jedinici T2 (stacionaža 30+709,00 – 30+721,00) prema
kategorijama stijenske mase
Slika 7-12. Stereografska projekcija za izmjerene setove diskontinuiteta u geotehničkoj
jedinici T2 (stacionaža 30+709,00 – 30+721,00)
Slika 7-13. Iskop u pločastom vapnencu III. kategorije stijenske mase na stacionaži
30+712,00
Slika 7-14. Iskop u pločastom vapnencu IV kategorije stijenske mase na stacionaži
30+718,00

Slika 7-15. Iskop u geotehničkoj jedinici T3 (stacionaža 31+077,00 – 31+200,00) prema
kategorijama stijenske mase 61
Slika 7-16. Stereografska projekcija za izmjerene setove diskontinuiteta u geotehničkoj
jedinici T3 (stacionaža 31+077,00 – 31+200,00)62
Slika 7-17. Kaverna u rudistnom vapnencu gornje krede na stacionaži 31+077,0063
Slika 7-18. Iskop u rudistnom vapnencu gornje krede III. kategorije stijenske mase na
stacionaži 31+094,0064
Slika 7-19. Iskop u rudistnom vapnencu gornje krede II. kategorije stijenske mase na
stacionaži 31+158,00
Slika 7-20. Iskop u geotehničkoj jedinici T4 (stacionaža 32+950,00 – 33+055,50) prema
kategorijama stijenske mase 66
Slika 7-21. Stereografska projekcija za izmjerene setove diskontinuiteta u geotehničkoj
jedinici T4 (stacionaža 31+077,00 – 31+200,00)67
Slika 7-22. Iskop u foraminiferskom vapnencu III. kategorije stijenske mase na stacionaži
33+006,50
Slika 7-23. Iskop u foraminiferskom vapnencu II. kategorije stijenske mase na stacionaži
33+035,70
Slika 7-24. Iskop u geotehničkoj jedinici T4 – T5 (stacionaža 33+663,30 – 33+568,50)
prema kategorijama stijenske mase
Slika 7-25. Stereografska projekcija za izmjerene setove diskontinuiteta u geotehničkoj
jedinici T4 – T5 (stacionaža 33+663,30 – 33+643,50)
Slika 7-26. Kontakt foraminiferskog vapnenca i lapora fliša u III. kategorije stijenske mase
na stacionaži 33+660,00
Slika 7-27. Kontakt foraminiferskog vapnenca i lapora fliša u V. kategorije stijenske mase
na stacionaži 33+650,00
Slika 7-28. Iskop u geotehničkoj jedinici T5 (stacionaža 33+663,30 – 33+568,50) prema
kategorijama stijenske mase
Slika 7-29. Stereografska projekcija za izmjerene setove diskontinuiteta u geotehničkoj
jedinici T5 (stacionaža 33+663,30 – 33+643,50)75
Slika 7-30. Iskop u laporu fliša na stacionaži 33+613,00

Slika 7-31. Iskop u geotehničkoj jedinici T7 (stacionaža 35+190,00 - 35+087,50) prema
kategorijama stijenske mase
Slika 7-32. Stereografska projekcija za izmjerene setove diskontinuiteta u geotehničkoj
jedinici T7 (stacionaža 35+190,00 – 35+087,50)77
Slika 7-33. Iskop u vapnencu donje krede IV. kategorije stijenske mase na stacionaži
35+190,00
Slika 7-34. Iskop u vapnencu donje krede V. kategorije stijenske mase na stacionaži
35+132,00
Slika 7-35. Iskop u vapnencu donje krede III. kategorije stijenske mase na stacionaži
35+115,00
Slika 7-36. Iskop u vapnencu donje krede V. kategorije stijenske mase na st. 35+087,50 82

POPIS TABLICA

Tablica 4-1. Geotehničke jedinice defini	rane u geotehničkom	projektu (Šarić i	Užarević,
2013) sjeverne cijevi tunela Učka			16

Tablica 6-1. Kategorije stijenske mase prema RMR klasifikaciji (Miščević, 2004)
Tablica 6-2. Klasifikacijski parametri i pripadajuće vrijednosti bodova RMR-a (Miščević,
2004)
Tablica 6-3. Bodovanje značajki diskontinuiteta prema RMR klasifikaciji (Miščević, 2004)
Tablica 6-4. Utjecaj orijentacije dominantnog pukotinskog sustava na podzemne otvore i
bodovanje prema RMR klasifikaciji (Miščević, 2004)
Tablica 6-5. Raspon vrijednosti i bodovi RMR klasifikacije za jednoosnu tlačnu čvrstoću
(Miščević, 2004)
Tablica 6-6. Usporedba vrijednosti jednoosne tlačne čvrstoće iz Glavnog projekta (Šarić i
Užarević, 2013) i rezultati dobiveni ispitivanjem u sjevernoj cijevi
Tablica 6-7. Raspon vrijednosti i bodovi za RQD (Miščević, 2004)33
Tablica 6-8. Raspon vrijednosti i bodovi za razmak diskontinuiteta za RMR klasifikaciju
(Miščević, 2004)
Tablica 6-9. Raspon vrijednosti i bodovi postojanosti diskontinuiteta (Miščević, 2004)35
Tablica 6-10. Opis i bodovi hrapavosti stijenki diskontinuiteta (Miščević, 2004)
Tablica 6-11. Opis i bodovi rastrošenosti stijenske mase (Anon, 2009)37
Tablica 6-12. Raspon vrijednosti i bodovi za zijev diskontinuiteta (Miščević, 2004) 38
Tablica 6-13. Raspon vrijednosti i bodovi za ispunu diskontinuiteta (Miščević, 2004) 39
Tablica 6-14. Stanje podzemne vode (Miščević, 2004)40
Tablica 6-15. Klasifikacija stijenske mase prema Q koeficijentu (Miščević, 2004)
Tablica 6-16. Indeks kvalitete jezgre za Q klasifikaciju (Miščević, 2004)43
Tablica 6-17. Broj setova diskontinuiteta za Q klasifikaciju (Miščević, 2004)
Tablica 6-18. Indeks hrapavosti diskontinuiteta za Q klasifikaciju (Miščević, 2004) 44
Tablica 6-19. Indeks alteracija pukotina za Q klasifikaciju (Miščević, 2004)
Tablica 6-20. Faktor redukcije naprezanja za Q klasifikaciju (Miščević, 2004) 46
Tablica 6-21. Napomene vezane za faktor redukcije naprezanja (Miščević, 2004)
Tablica 6-22. Koeficijent pukotinske vode za Q klasifikaciju (Miščević, 2004)
VII

POPIS PRILOGA

- Prilog 1: RMR na stacionaži 30+612,00
- Prilog 2: RMR na stacionaži 30+667,50
- Prilog 3: RMR na stacionaži 30+681,00
- Prilog 4: RMR na stacionaži 30+712,00
- Prilog 5: RMR na stacionaži 30+718,00
- Prilog 6: RMR na stacionaži 31+094,00
- Prilog 7: RMR na stacionaži 31+158,00
- Prilog 8: RMR na stacionaži 33+006,50
- Prilog 9: RMR na stacionaži 33+035,70
- Prilog 10: RMR na stacionaži 33+660,00
- Prilog 11: Q klasifikacija na stacionaži 33+650,00
- Prilog 12: Q klasifikacija na stacionaži 33+613,00
- Prilog 13: RMR na stacionaži 35+190,00
- Prilog 14: RMR na stacionaži 35+115,00
- Prilog 15: RMR na stacionaži 35+087,50
- Prilog 16: Uzdužni inženjerskogeološki profil M 1:500

POPIS KORIŠTENIH OZNAKA I JEDINICA

- a_g Projektno ubrzanje
- $a_g r$ Vršno ubrzanje
- ATM Austrian Tunneling Method
- A_{θ} Površina poprečnog presjeka (m²)
- *c* Kohezija (MPa)
- **E** Eocen
- *EN* Engleska norma
- engl Engleski
- $E_{1,2}$ Donji i srednji eocen
- E_2 Srednji eocen
- $E_{2,3}$ Srednji i gornji eocen
- \boldsymbol{F} Sila (kN)
- g Gravitacijsko ubrzanje (m/s²)
- *HRN* Hrvatska norma
- J_a Indeks alteracije, trošnosti i ispune diskontinuiteta
- J_n Broj setova diskontinuiteta
- J_r Indeks hrapavosti diskontinuiteta
- J_w Faktor redukcije pukotinske vode
- *NATM* New Austrian Tunneling Method
- OGK Osnovna geološka karta
- RMR Rock Mase Raiting
- RQD Indeks kvalitete jezgre (%)
- SFR Faktor redukcije naprezanja

t – vrijeme (g)

- *T* povratno razdoblje (g)
- *TNCR* Poredbeno povratno razdoblje (g)
- V Vapnenac
- V_{for} Foraminiferski vapnenac
- Vlap Laporovito (glinoviti) vapnenac
- V_{pl} Pločasti vapnenac
- Vrud Rudistni vapnenac
- Y₁-Faktor važnosti građevine
- α Smjer nagiba diskontinuiteta (°)
- β kut nagiba (°)
- φ Kut unutarnjeg trenja (°)
- σ_c –Jednoosna tlačna čvrstoća (MPa)
- σ_{θ} Najveće tangencijalno naprezan (MPa)

1. UVOD

Tunel Učka je podzemna geotehnička konstrukcija koja spaja istarski poluotok s Kvarnerom te prolazi kroz istoimenu planinu. Iskop sjeverne cijevi tunela Učka započeo je u lipnju 2021. godine te je trajao dvije godine i tri mjeseca, a dužina tunela iznosi 5630,34 m.

Glavni zadatak inženjerskog geologa, zaposlenog tijekom građenja tunela je istraživanje geoloških i hidrogeoloških uvjeta, utvrđivanje zona složenijih geoloških uvjeta i odrediti geotehničke uvjeta, a temeljni zadatak je determinacija stijenske mase, praćenje i nadziranje iskopa. Prilikom iskopa tunela do problema stabilnosti i gubitka čvrstoće stijenske mase mogu dovesti tri vrste inženjerskogeoloških uvjeta, a to su nepovoljna orijentacija diskontinuiteta, nepovoljna orijentacija naprezanja u odnosu na orijentaciju tunela te dotok vode u iskop. Za potrebe kartiranja u tunelu, potrebno je korak iskopa podijeliti na čelo, kalotu, ramena i zid ili bok. Najčešći dijelovi koji se kartiraju, a ujedno i najviše utječu na stabilnost iskopa su kalota i ramene, ali se mogu pojaviti i nestabilniji dijelovi.

Klasifikacije stijenske mase korištene prilikom iskopa tunela Učka su *RMR* (engl. Rock Mase Raiting) i *Q*-klasifikacija, a glavna svrha njihove primjene je podjela stijenke mase u kategorije sa sličnim karakteristikama te dobivanje kvantitativnih podataka za inženjerske projekte. RMR klasifikacija se zasniva na bodovanju šest parametara stijenske mase koji se odnose na geometrijska i mehanička svojstva stijenske mase a to su: jednoosna tlačna čvrstoća intaktne stijene, RQD (indeks kvalitete jezgre), razmak diskontinuiteta, stanje diskontinuiteta, stanje podzemne vode i orijentacija diskontinuiteta. *Q* klasifikacija je temeljena na numeričkoj procjeni kvalitete stijenske mase upotrebom slijedećih šest parametara: RQD – indeks kvalitete jezgre, J_n – broj setova diskontinuiteta, J_r – indeks hrapavosti diskontinuiteta, J_a – indeks alteracije, trošnosti i ispune diskontinuiteta, J_w – faktor redukcije pukotinske vode i *SFR* – faktor redukcije naprezanja (*in situ* naprezanja). Maksimalni broj bodova u *RMR* klasifikaciji je 100 i dijeli stijensku masu u pet kategorija, a vrijednosti u *Q* klasifikaciji su u rasponu od 0.001 d0 1000 i dijele stijensku masu u devet kategorija.

U geotehničkom projektu tunela Učka (Šarić i Užarević, 2013) definirano je sedam geotehničkih jedinica na temelju sedam litostratigrafskih i strukturnih jedinica. Duž trase

sjeverne cijevi tunela Učka, prilikom praćenja podzemnog iskopa, izdvojeno je sedam vrsta litostratigrafskih jedinica i sedam strukturno-geoloških jedinica (tzv. strukturnih blokova), a na osnovi njihove kombinacije izdvojeno je 26 geotehničkih jedinica unutar kojih su geološke i geotehničke karakteristike stijenskih masa kvazihomogene na način da se u njima primjenjuju istovjetne s obzirom na metode stabilizaciju podzemnog iskopa. U ovom radu detaljno je opisano osam geotehničkih jedinica za koje su prikazanje njihove glavne karakteristike, dominatni sustavi diskontinuiteta, kategorije i opisi stijenske mase.

Prilikom praćenja iskopa tunela, a u okviru inženjerskogeoloških istraživanja, inženjerski geolog dužan je na izraditi uzdužni inženjerskogeološki profil. Na orijentiranom inženjerskogeološkom profilu na odgovarajućim stacionažama, prikazuju se svi zabilježeni setovi pukotina i slojevitosti, pojava vode, geotehničke jedinice i granice između geotehničkih jedinica, litologija, strukturno-geološke jedinice (tzv. strukturni blokovi) i kategorizacija stijenske mase. Uzdužni inženjerskogeološki profil tunela predstavlja objedinjeni prikaz svih prethodno navedenih komponenti inženjerskogeoloških uvjeta, a u slučaju prirodnih nezgoda prouzročenih geološkim pojavama, iz ove dokumentacije je moguće utvrditi karakteristike stijenske mase, odnosno kategoriju stijenske mase na stacionaži na kojoj je nastao određeni problem.

2. TEHNIČKI OPIS

Geotehnička konstrukcija sjeverne cijevi tunela "Učka" predviđena je za izgradnju u sklopu projekta Istarskog ipsilona – A8, na dionici Vranja - Tunel Učka - Portal Kvarner, Faze 2b dopuna na puni profil autoceste, IV faza. Ukupna duljina dionice Vranja - Tunel Učka - Portal Kvarner je 8010 metara od čega je duljina sjeverne, druge cijevi tunela Učka 5630,34 metara.

Autocesta A8 čvorište Kanfanar (A9) – Pazin – Lupoglav – čvorište Matulji (A7) sastavni je dio cestovnog smjera koji povezuje zapad i jugoistok Europe jadranskom zaobalnom trasom. Kao prva faza autoceste, dionica Matulji - tunel Učka - Lupoglav u dužini od 24 km dovršena je, a zatim i puštena u promet 1981. godine. Na prethodno spomenutoj dionici odvija se dvosmjerni promet jednim kolnikom te jednom tunelskom cijevi koja obuhvaća južnu cijev tunela Učka te tunele Zrinščak I i II. Postojeća južna cijev tunela Učka je duljine 5062 m.

Sjeverna tunelska cijev izvodi se kao dio autoceste s dva prometna traka. Početak sjeverne cijevi tunela "Učka" odnosno ulazni portal – istarska strana, nalazi se na stacionaži 29+765,00. Kraj ove cijevi tunela, odnosno izlazni portal – kvarnerska strana je na stacionaži 35+395,34. Razlika navedene dvije stacionaže iznosi 5630,34 m. Također, definiran je početak i kraj koji se izvodio tunelskim iskopom i podgrađivanjem. Izvedba tunelskim iskopom, odnosno podzemnim iskopom je duljine 5593,35 m, a započinje na stacionaži 29+790,00 i završava na stacionaži 35+383,34. Prije samog početka iskopa tunela, izvedena je stabilizacija ulaznog predusjeka s istarske strane i izlaznog predusjeka s kvarnerske strane. Nakon same stabilizacije predusjeka, iskop se izvodio dvosmjerno, odnosno s istarske i kvarnerske strane. Kota nivelete na početku podzemnog iskopa (stacionaža 29+790,00) iznosi 490,38 m. n. m., a na kraju podzemnog iskopa (stacionaža 35+383,34) iznosi 494,82 m. n. m. Maksimalan nadsloj sjeverne cijevi tunela "Učka" iznosi oko 590 m, a nalazi se na stacionaži 33+360,00. Na slici 2-1 prikazane su sjeverna i južna trasa tunela Učka na topografskoj karti.



Slika 2-1. Prikaz sjeverne i južne cijevi tunela Učka na topografskoj karti

3. OPĆENITO O TUNELIMA I TUNELOGRANJI

Tunel je podzemna građevina malih dimenzija poprečnog presjeka u odnosu na dužinu, cijevnog je oblika te je otvoren s obje strane. Izvodi se ljudskom djelatnošću te je postavljen horizontalno ili pod blagim nagibom. Riječ "tunel" preuzeta je iz engleskog rječnika, a u prijevodu znači cijev što znači da ima i ulaz i izlaz (Ilijas, 2018). Glavni razlog građenja tunela, kako u prošlosti tako i danas, je savladavanje prirodnih prepreka te u novije vrijeme nedostatak prostora u urbanim područjima i zaštita okoliša. Također, tuneli predstavljaju najbolje rješenje za razvoj brzih ruta i transporta te se građe ukoliko je procijenjeno da su ekonomičnije isplativiji od otvorenih puteva (Mihalić Arbanas, 2022). Tuneli spadaju u vrlo skupe, a sukladno tome i složene građevine za koje je potrebno dugo razdoblje izgradnje, a potrebni su i posebni strojevi i alat za građenje koji se teško održavaju prilikom eksploatacije te kvalificirana radna snaga (Ilijas, 2018).

Prema namjeni tuneli se dijele na prometne (cestovni, željeznički, brodski, pješački i mješovite namjene), hidrotehničke (vodovodni, melioracijski, kanalizacijski i tuneli u sklopu hidrocentrala), komunalne (smještaj telefonskih i električnih vodovoda, toplovoda i plinovoda) i tunele rudarske industrije (omogućuje eksploataciju rudnih ležišta). Tunel Učka klasificiran je prema prethodno spomenutoj podjeli kao prometni odnosno cestovni tunel (Mihalić Arbanas, 2022). Najduži tunel u Hrvatskoj je Mala Kapela (5821 m), zatim Sv. Rok (5679 m) te je tunel Učka treći po dužini u Hrvatskoj s 5630,34 m.

Razlikuju se poprečni presjeci tunela i uzdužni profil duž središnje linije tunela. Geometrijskim kriterijima definira se opseg i nagib tunela te radijus zakrivljenosti. Na slici 3-1 prikazana je duljina i niveleta tunela, iskopani i podgrađeni te neiskopani dio tunela i ravnina čela tunela. Za inženjerskogeološka istraživanja važni su podaci o poprečnom presjeku tunela, područje portala tunela (ulaz i izlaz), prilaz i uzdužni profil (Mihalić Arbanas, 2022).



Slika 3-1. Prikaz osnovnih elemenata tunela (Anon, 2009)

Korak iskopa definira se kao napredak u metrima, a dužina napretka ovisiti će o kategoriji stijenske mase. Što su karakteristike stijenske mase bolje, to će i dužina napretka biti veća. Korak iskopa prilikom kariranja i opisivanja stijenske mase dijeli se na četiri dijela:

- 1. čelo,
- 2. kalota,
- 3. ramena i
- 4. zid ili bok tunela.

Čelo predstavlja frontalnu zonu iskopa koja će se iskopati. Kalota je gornji, zakrivljeni dio iskopa poprečnog profila tunela. Ramena su krajnji dijelovi kalote, a ispod ramena nalazi se zid. Zid ili bok je bočni dio tunela između ramena iskopa i podine iskopa tunela. Na slici 3-2 prikazani su dijelovi poprečnog presjeka tunela.



Slika 3-2. Korak iskopa podijeljen na čelo, kalotu, ramena i zid

Glavni cili inženjerskogeoloških istraživanja u tunelu ie interpretacija inženjerskogeoloških i hidrogeoloških uvjeta, lociranje složenijih geoloških uvjeta, određivanje geotehničkih uvjeta i inženjerskogeološko zoniranje tunela. Na temelju inženjerskogeoloških istraživanja moraju se odrediti inženjerskogeološki i geotehnički uvjete na području portala kao i području prilaza tunelu. Najvažniji zadatak inženjerskog geologa je da determinira stijensku masu te da prati i kontrolira iskop. Naime, prilikom iskopa tunela do problema stabilnosti i gubitka čvrstoće stijenske mase mogu dovesti tri vrste inženjerskogeoloških uvjeta, a to su nepovoljna orijentacija diskontinuiteta, nepovoljna orijentacija naprezanja u odnosu na orijentaciju tunela te dotok vode u iskop (Mihalić Arbanas, 2022).

NATM (engl. New Austrian Tunneling Method) razvila se iz RMR i Q klasifikacije. Osnovni strukturni materijal tunelske građevine kod NATM je tlo ili sama stijenska masa, a tuneli izgrađeni u skladu s NATM pripadaju geotehničkim konstrukcijama. NATM ne definira tehnologiju gradnje koja se prikazuje nacrtima podgrade i shemom iskopa, već tehnologiju izvođenja želi uskladiti s procesima koji nastaju u tlu ili stijeni tijekom građenja tunela. Način građenja tunela temelji se na principima opažanja te na znanstveno definiranim principima i idejama koji su također potvrđeni u praksi, a sve u svrhu ostvarenja ekonomičnosti i optimalne sigurnosti mobiliziranjem nosivog kapaciteta stijenske mase (Ilijas, 2018).

Naziv NATM prvi puta se spominje u Salzburgu na geotehničkom kolokviju 1963. godine, a metodu su razvili austrijski profesori Muller i Rabczewicz te je dodan prefiks "nova" kako bi ju razlikovali od postojeće tj. od Austrijske tunelske metode (ATM). Dokazalo se da je metoda primjenjiva na pokusnom tunelu u Frankfurtu na Maini 1968. godine nakon što je profesor Muller potaknuo izvoditelje radova da primijene NATM (Ilijas, 2018). NATM se primjenjuje na tunelu Učka za iskop stijenske mase u razdoblju od 2021. do 2023 godine.

NATM se temelji na konceptu da tlo ili stijena koji okružuju podzemni otvor postaju dio nosive konstrukcije kroz aktivaciju nosivog prstena. Cilj je zadržati višeosno ili stvarno troosno stanje naprezanja tijekom cijele gradnje, bez pojave jednoosnog ili dvoosnog stanja naprezanja. Metoda se prilagođava geološkim i geotehničkim uvjetima na čelu iskopa te je moguće duž trase tunela razraditi profil na kalotu, ramene, zid i podnožni dio ukoliko se iskop izvodi u slabim materijalima (Anon, 2009).

NATM se definira na temelju pet osnovnih načela (Ilijas, 2018), a to su:

- 1. poprečni profil tunela treba biti zaobljen,
- 2. održavanje čvrstoće stijenske mase,
- 3. osnovna nosiva komponenta je stijenska masa,
- 4. podgrada treba biti fleksibilna i tanka i
- 5. mjerenja in-situ.

Prilikom iskopa tunela postoji ciklus radova koji se mora poštovati te se niti jedna faza u ciklusu ne smije preskočiti. Trajanje ciklusa varirat će ovisno o kvaliteti stijenske mase. Dakle, što je kvaliteta stijenske mase lošija, točnije što smo u nižoj kategoriji kvalitete stijenske mase, ciklus će trajati dulje jer je potrebno dulje vrijeme za podgrađivanje stijenske mase. Ciklus radova obuhvaća sljedeće (slika 3-3):

- 1. bušenje minskih bušotina,
- 2. punjene eksplozivom,
- 3. miniranje,
- 4. ventilacija,
- 5. kavanje,
- 6. izvoz materijala,
- 7. ugradnja sidara i
- 8. nanošenje mlaznog betona.



Slika 3-3. Ciklus radova prilikom iskopa tunela

Nakon što se stijena okava i izveze materijal, inženjerski geolog može odrediti kvalitetu stijenske mase na temelju koje inženjer građevinarstva određuje podgradni sklop.

4. GEOLOŠKE, GEOTEHNIČKE I HIDROGEOLOŠKE ZNAČAJKE TERENA

4.1. Geološka građa

Uvidom u OGK listove Labin (Šikić i dr., 1969) i Ilirska Bistrica (Šikić i dr., 1973) može se uočiti da je područje kroz koje prolaze sjeverna i južna cijev tunela Učka većim dijelom izgrađeno od karbonatnih naslaga mezozojske starosti, pri čemu su najstarije naslage vapnenci i dolomiti donje krede. Na istraživanom području pretežno su zastupljeni dolomiti i vapnenci kredne starosti te foraminiferski vapnenci i flišne naslage paleogenske starosti. Najmlađe naslage čine kvartarni aluvijalni nanosi te siparišno kršje i breče što je prikazano na slici 4-1 (Mejrušić, 2020).



Osnovna geološka karta

Slika 4-1. Isječak iz Osnovne geološke karte list Labin (Šikić *i dr.*, 1969) i list Ilirska Bistrica (Šikić *i dr.*, 1973) s označenom sjevernom (lijevom) i južnom (desnom) cijevi tunela Učka

Masiv Učke u kojem se izvodila postojeća (južna) cijev tunela izgrađen je od naslaga donje krede, gornje krede i paleogena. Donja kreda je zastupljena s pločastim uslojenim vapnencima, a gornja kreda s bijelim masivnim vapnencima s rudistima. Paleogen je zastupljen s foraminiferskim vapnencima donjeg i srednjeg eocena, liburnijskim naslagama u rasponu paleocen-eocen te kao najmlađim flišnim naslagama srednjeg i gornjeg eocena u kojima dominiraju lapori. S obzirom da je nova tunelska cijev položena sjevernije od postojeće na međusobnom razmaku osi od 25 m (istočna strana) do 100 m (zapadna strana) te da je na zapadnoj, istarskoj strani duža od postojeće južne cijevi za oko, 600 m uz već navedene naslage tijekom iskopa su se pojavili i laporoviti, odnosno glinoviti vapnenci srednjeg eocena i to na manjem dijelu ulazne zone.

Geološke strukture na ovom području posljedica su intenzivnih tektonskih aktivnosti, boranja naslaga, reversnog rasjedanja i navlačenja. Na zapadnom dijelu masiva teren je autohton. Tunel na početku manjim dijelom prolazi kroz naslage laporovitih vapnenaca te kroz naslage foraminiferskih vapnenaca i liburnijske naslage, a zatim kroz gornjokredne vapnence koji predstavljaju jezgru antiklinale. Tjeme antiklinale izgrađeno je od lapora i tankopločastih vapnenaca flišne serije. Na taj su dio s istočne strane, sustavom reversnog rasijedanja navučene naslage foraminiferskih vapnenaca, a zatim i donjokredne i gornjokredne karbonatne naslage. Geološki stup prethodno spomenutim naslagama prikazan je na slici 4-2.

Uz pojavu navlačenja starijih naslaga na mlađe vezana je i pojava većih ili manjih gravitacionih rasjeda i pukotina približno okomitih na liniju navlačenja, odnosno uglavnom smjera sjeveroistok – jugozapad. Duž njih je došlo do relativnog spuštanja i dizanja pojedinih blokova.

Na istočnom dijelu terena su zbog intenzivne tektonike i navlačenja prisutni tipični geomorfološki oblici kao vrtače, spilje, ponori i sl. dok su na zapadnom dijelu oni puno manje izraženi.

Usporedno s probojem prve (južne) cijevi tunela provođeno je i inženjerskogeološko kartiranje profila tunela. Tijekom kartiranja registrirani su, uz geološke elemente (litostratigrafska pripadnost, slojevitost i rasjedi), i pukotine duže od 2 m, pojave vode i tektonski oštećene stijene.

GEOLOŠKI STUP									
PERIOD	STAROST (cca. Ma)	STARA OZNAKA	OZNAKA	DEBLJINA (cca.m)	NEFORMALNE LITOSTR. JEDINICE	TEKSTUALNI OPIS	STAROST KRI JENIM STR	EDNIH NASLA UKTURNIM JE	GA U IZDVO- DINICAMA
QT.	holo./pleist. (~0-2.6)	Q	Q	100	KVARTAR	Siparišne breče i aluvijalni nanosi			
EOCEN	gornji do sr. eocen (~40-45)	E _{2,3} E,	E _{2,3}	200-400	FLIŠ	Tapori Tpješčenjaci sa slojevima breča, konglomerata i vapnenaca Sivi do zelenkasti vapneni lapori s proslojcima bentičkih foraminifera			
CEN	g. paleocer do sr. eocer (~45-60)	E, E, PC,E	Pc-E _{1,2}	230	FORAMINIFERSKI VAPNENCI	Sivi do smeđi alveolinski, numulitni i diskociklinski vapnenci, najčešće floatston, vekston i pekston			
PALEO	paleocen (~60-66)	Pg-Pc	Pg-Pc	150	KOZINSKE NASLAGE	Sivi i smeđi bituminozni vapnenci s miliolidama te proslojcima ugljena			
	g. santon								
	(~86)	K,23	K ₂ 23	200-500	GORNJI HUMAC	Pločasti do dobro uslojeni, bijeli do svijetlo sivi madston i floatston, rekristalizirani			Učke
DA	d. turon (92) -/-	7-7	- 7 -	Bazni dio GHN-a	7-7-7-7-7			ura
GORNJA KRE	d. turon (~94)	K22	v 12	600 700	SV. DUH	Pločasti do škriljavi, sivi do smeđi matstop i vekstop, rjeđe floatstop s	ala	ra Ćićarije	ina strukt
	cenoman (~100)	K ₂ 12	n ₂	000700	MILNA	ulomcima detritičnih vapnenaca i rudistnih breča	Antiklir Učke	ia struktu	Navla
	cenom./alb (~101)	К _{1,2}	К.,2	100	SIS	Dobro uslojeni i pločasti oolitični kalk. i kalcil. i vapnenačke breče		jedr	· · ·
DONIA KREDA	alb (~113) apt (~125)	к,	К,	850	CRNA (Crna, Kanfaner Cres, Drugaaetid)	Tamnosive vapnenačko-dolomitne breče s kalcilutitnim i kalkarenitnim vapnencima Sivi do smedi pločasti vapnenci, kalciruditi, kalcilutiti i kalkareniti		Navlačno-ras	

Slika 4-2. Geološki stup naslaga na području Parka prirode Učka načinjen na temelju OGK lista Labin (Šikić i dr., 1969) te OGK lista Ilirska Bistrica (Šikić i dr., 1973), (Mejrušić, 2020)

4.2. Hidrološki i hidrogeološki uvjeti

Hidrogeološki uvjeti definirani su litološkim sastavom i okršenosti stijenske mase. Naslage foraminiferskih vapnenaca i krednih karbonatnih naslaga, s obzirom na stupanj okršenosti, odnosno pukotinske poroznosti možemo svrstati u propusne naslage, a naslage eocenskih lapora iz fliške serije, s obzirom na njihov litološki sastav možemo smatrati nepropusnima. Prema opće poznatoj hidrogeološkoj situaciji, podzemna voda se nalazi na većoj dubini od projektirane nivelete kako južne tako i sjeverne cijevi tunela.

4.3. Seizmičke značajke područja

Na području tunela Učke nije povećana seizmička aktivnost. Kartama na slici 4-3 i 4-4 prikazana su potresom prouzročena horizontalna poredba vršnih ubrzanja $(a_g r)$ površine temeljnog tla tipa A čiji se premašaj tijekom bilo kojih t = 50 godina, odnosno t = 10 godina očekuje s vjerojatnošću od p = 10%. Vrijednost premašaja (p) i poredba razdoblja (t) s povratnim razdobljem (T) povezana su izrazom:

$$p = 100 * \left[1 - \left(1 - \frac{1}{T} \right)^t \right]$$
(4-1)

pa vrijednosti prikazane na karti odgovaraju ubrzanjima koja se u prosjeku premašuju svakih T = 475 (odnosno T = 95) godina. Ubrzanja su izražena u jedinicama gravitacijskog ubrzanja g (1 g = 9,81 m/s²).



Slika 4-3. Karta poredbenih vršnih ubrzanja temeljnog tla s vjerojatnosti promašaja 10 % u 10 godina za poredbeno povratno razdoblje *TNCR* = 95 godina (Herak, 2023)



Slika 4-4. Karta poredbenih vršnih ubrzanja temeljnog tla s vjerojatnosti promašaja 10 % u 10 godina za poredbeno povratno razdoblje *TNCR* = 225 godina (Herak, 2023)



Slika 4-5. Karta poredbenih vršnih ubrzanja temeljnog tla s vjerojatnosti promašaja 10 % u 10 godina za poredbeno povratno razdoblje *TNCR* = 475 godina (Herak, 2023)

Za potrebe definiranja elastičnih i projektnih spektara pri proračunu konstrukcije na potres, koristi se vrijednost a_g , projektnog ubrzanja u tlu razreda A.

Vrijednost projektnog ubrzanja dana je izrazom:

$$a_g = a_{gR} \times Y_1$$

gdje je:

- Y₁- faktor važnosti građevine čije su vrijednosti dane u HRN EN 1998-1:2088 i kreću se od 1,40 za građevine čije bi funkcioniranje neposredno nakon potresa bilo od vitalne važnosti (bolnice, vatrogasne postaje, energetska postrojenja itd.) do vrijednosti 0,80 za građevine maloga utjecaja na javnu sigurnost.
- a_{gR} poredbeno ubrzanje u tlu razreda A.

Na temelju karte provedbenih vršnih ubrzanja temeljnog tla a_{gR} za poredbeno razdoblje TNCR = 95 godina usvaja se vrijednost poredbenog maksimalnog ubrzanja u tlu razreda A od $a_{gR}=0,06$ dok je vrijednost $Y_I = 1,40$ zbog čega je $a_g = 0,84$. Na temelju karte poredbenih vršnih ubrzanja temeljnog tla a_{gR} za poredbeno razdoblje TNCR = 225 godina usvaja se vrijednost poredbenog maksimalnog ubrzanja u tlu razreda A od $a_{gR} = 0,09$ dok je vrijednost $Y_I = 1,40$ zbog čega je $a_g = 0,126$. Na temelju karte poredbenih vršnih ubrzanja temeljnog tla a_{gR} za poredbeno razdoblje TNCR = 475 godina usvaja se vrijednost poredbeno razdoblje TNCR = 475 godina usvaja se vrijednost poredbenog maksimalnog ubrzanja u tlu razreda A od $a_{gR} = 0,13$ dok je vrijednost poredbenog maksimalnog ubrzanja u tlu razreda A od $a_{gR} = 0,13$ dok je vrijednost poredbenog maksimalnog ubrzanja u tlu razreda A od $a_{gR} = 0,13$ dok je vrijednost poredbenog maksimalnog ubrzanja u tlu razreda A od $a_{gR} = 0,13$ dok je vrijednost poredbenog maksimalnog ubrzanja u tlu razreda A od $a_{gR} = 0,13$ dok je vrijednost $Y_I = 1,40$ zbog čega je $a_g = 0,182$. Za sva tri razdoblja od TNCR 95, 225 i 475 godina izračunata vrijednost projektnog ubrzanja a_g prema navedenim legendama uz svaku kartu odgovara sigurnom projektom ubrzanju.

4.4. Geotehničke značajke tunela Učka

Duž trase sjeverne cijevi tunela Učka izdvojeno je 7 litostratigrafskih jedinica i 7 strukturnih blokova. Na osnovi kombinacije litostratigrafskih jedinica i strukturnih blokova u geotehničkom projektu predloženo je 7 geotehničkih jedinica koje su prikazane u tablici 4-1.

Tablica 4-1. Geotehničke jedinice definirane u geotehničkom projektu (Šarić i Užarević, 2013)sjeverne cijevi tunela Učka

GEOTEHNIČKA JEDINICA	STACIONAŽA	TIP STIJENE
Geotehnička jedinica 1	29+765,00 - 29+920,00	Vapnenci, laporoviti (glinoviti) V _{lap} – srednji eocen E ₂ ; strukturni blok A;
Geotehnička jedinica 2	29+920,00 - 30+545,00 30+545,00 - 30+630,00	Vapnenci, foraminiferski V _{tor} – donji i srednji eocen E _{1,2} ; strukturni blok B; Vapnenci, pločasti V _{pl} – paleocen, eocen Pc, E; strukturni blok C;
Geotehnička jedinica 3	30+630,00 - 32+785,00	Vapnenci, rudistni V _{rud} – gornja kreda K ₂ ; strukturni blok D;
Geotehnička jedinica 4	32+785,00 - 33+315,00; 33+645,00 - 33+715,00	Vapnenci, foraminiferski V _{tor} – donji i srednji eocen E _{1,2} ; strukturni blok E; Vapnenci, pločasti Vpl – paleocen, eocen Pc, E; strukturni blok E;
Geotehnička jedinica 5	33+315,00 - 33+645,00; 33+715,00 - 33+965,00	Lapori fliša, L – srednji i gornji eocen E _{2,3} ;
Geotehnička jedinica 6	33+965,00 - 34+705,00	Vapnenci, rudistni V _{rud} – gornja kreda K ₂ ; strukturni blok F;
Geotehnička jedinica 7	34+705,00 - 35+395,34	Vapnenci, V – donja kreda K ₁ ; strukturni blok G;

Prilikom praćenja podzemnog iskopa posebno su izdvojene zone kontakata geotehničkih jedinica koje nisu predviđene u geotehničkom projektu. Zone kontakata definirane su: početkom kontakta, prijelaznom zonom i krajem kontakta. Početak kontakta smatra se stacionaža kada se na čelu iskopa uz jedan tip stijene koja prikapa jednoj geotehničkok jedinici pojavio i drugi tip stijene koji pripada nekoj drugoj geotehničkoj jedinici. Prijelazna zona je zona gdje su zastupljene i jedna i druga geotehnička jedinica, odnosno i jedan i drugi tip stijene, a kraj kontakta je kada je čelo potpuno samo u jednoj geotehničkoj jedinici tj. samo jednom tipu stijene.

Na primjeru geotehničke jedinice T4 – T5 (33+663,30 – 33+643,50), odnosno kontakta foraminiferskog vapnenca i lapora, detaljnije su pojašnjeni pojmovi početak kontakta, prijelazna zona i kraj kontakta. Na stacionaži 33+663,30 prvi se put na čelu iskopa pojavio lapor zajedno s foraminiferskim vapnencom te se ta pojava označava kao početak kontakta (slika 4-6). Prijelazna zona u kojoj se na čelu iskopa nalaze foraminiferski vapnenac i lapor prikazana je na slici 4-7. Kraj kontakta je na stacionaži 33+643,50 gdje se na čelu iskopa nalazi samo lapor, a foraminiferski vapnenac izostaje (slika 4-8).



Slika 4-6. Početak kontakta na stacionaži 33+663,30 gdje se prvi puta pojavio lapor zajedno s foraminiferskim vapnencom



Slika 4-7. Prijelazna zona u kojoj se na čelu iskopa nalaze foraminiferski vapnenac i lapor na stacionaži 33+646,50



Slika 4-8. Kraj kontakta na stacionaži 33+643,50 gdje se na čelu iskopa nalazi samo lapor, a foraminiferski vapnenac izostaje

Na osnovi kombinacije litostratigrafskih jedinica i strukturnih blokova, izdvojeno je duž trase sjeverne cijevi tunela 26 geotehničkih jedinica unutar kojih su geološke i geotehničke karakteristike stijenskih masa bitne za rješavanje problema stabilizacije podzemnog iskopa približno istovjetne. Na osnovi geoloških i inženjerskogeoloških značajki stijenske mase, u zoni iskopa sjeverne (lijeve) tunelske cijevi utvrđene su praćenjem podzemnog iskopa iz smjera istarskog portala (u smjeru rasta stacionaža) sljedeće geotehničke jedinice:

- geotehnička jedinica T1 T2 (29+790,00 29+825,00) kontakt laporovitih (glinovitih) vapnenaca, srednji eocen (V_{lap}, E₂) i foraminiferskih vapnenaca, donji i srednji eocen (V_{for}, E_{1,2});
- geotehnička jedinica T1 (29+825,00 30+548,00) foraminiferski vapnenac, donji i srednji eocen (V_{for}, E_{1,2});
- geotehnička jedinica T2 (30+548,00 30+569,00) kontakt foraminiferskih vapnenaca; donji i srednji eocen (V_{for}, E_{1,2}) i pločastih vapnenaca, paleocen, eocen (V_{pl}, Pc, E);
- geotehnička jedinica T2 (30+569,00 30+681,00) pločasti vapnenac, paleocen, eocen (V_{pl}, Pc, E);
- geotehnička jedinica T2 T3 (30+681,00 30+709,00) kontakt pločastih vapnenaca, paleocen, eocen (V_{pl}, Pc, E) i rudistnih vapnenaca, gornja kreda (V_{rud}, K₂);
- geotehnička jedinica T2 (30+709,00 30+721,00) pločasti vapnenac, paleocen, eocen (V_{pl}, Pc, E);
- geotehnička jedinica T2 T3 (30+721,00 30+734,00) kontakt pločastih vapnenaca, paleocen, eocen (V_{pl}, Pc, E) i rudistnih vapnenaca, gornja kreda (V_{rud}, K₂);
- geotehnička jedinica T3 (30+734,00 32+772,00) rudistni vapnenci, gornja kreda (V_{rud}, K₂);
- geotehnička jedinica T3 T4 (32+772,00 32+797,00) kontakt rudnistnih vapnenaca, gornja kreda (V_{rud}, K2) i pločastih vapnenaca, paleocen eocen (V_{pl}, Pc, E);
- geotehnička jedinica T4 (32+797,00 32+826,50) pločasti vapnenac, paleocen, eocen (V_{pl}, Pc, E);

- geotehnička jedinica T4 (32+826,50 32+829,00) kontakt pločastih vapnenaca, paleocen, eocen (V_{pl}, Pc, E) i foraminiferskih vapnenaca, donji i srednji eocen (V_{for}, E_{1,2});
- geotehnička jedinica T4 (32+829,00 33+109,50) foraminiferski vapnenci, donji i srednji eocen (V_{for}, E_{1,2});
- geotehnička jedinica T4 T5 (33+109,50 33+161,00) kontakt foraminiferskih vapnenaca, donji i srednji eocen (V_{for}, E_{1,2}) i lapora fliša, srednji i gornji eocen (L, E_{2,3});
- 14. geotehnička jedinica T4 (33+161,00 33+187,00) foraminiferski vapnenci, donji i srednji eocen (V_{for}, E_{1,2}).

Na osnovi geoloških i inženjerskogeoloških značajki stijenske mase, u zoni iskopa sjeverne (lijeve) tunelske cijevi utvrđene su praćenjem podzemnog iskopa iz smjera kvarnerskog portala (u smjeru pada stacionaža) sljedeće geotehničke jedinice:

- geotehnička jedinica T7 (35+383,34 34+675,00) vapnenci, donja kreda (V, K1);
- geotehnička jedinica T7 T6 (34+675,00 34+665,00) kontakt vapnenaca, donja kreda (V, K₁) i rudistnih vapnenaca, gornja kreda (V_{rud}, K₂);
- geotehnička jedinica T6 (34+665,00 34+019,00) rudistni vapnenci, gornja kreda (V_{rud}, K₂);
- geotehnička jedinica T6 T4 (34+019,00 33+979,00) kontakt rudistnih vapnenaca, gornja kreda (V_{rud}, K₂) i foraminiferskih vapnenaca, donji i srednji eocen (V_{for}, E_{1,2});
- geotehnička jedinica T4 T5 (33+979,00 33+965,50) kontakt foraminiferskih vapnenaca, donji i srednji eocen (V_{for}, E_{1,2}) i lapora fliša, srednji i gornji eocen (L, E_{2,3});
- geotehnička jedinica T5 (33+965,50 33+738,50) lapori fliša, srednji i gornji eocen (L, E_{2,3});
- geotehnička jedinica T5 T4 (33+738,50 33+731,00) kontakt lapora fliša, srednji i gornji eocen (L, E_{2,3}) i foraminiferskih vapnenaca, donji i srednji eocen (V_{for}, E_{1,2});
- geotehnička jedinica T4 (33+731,00 33+663,30) foraminiferski vapnenci, donji i srednji eocen (V_{for}, E_{1,2});
- geotehnička jedinica T4 T5 (33+663,30 33+643,50) kontakt foraminiferskih vapnenaca, donji i srednji eocen (V_{for}, E_{1,2}) i lapora fliša, srednji i gornji eocen (L, E_{2,3});
- geotehnička jedinica T5 (33+643,50 33+300,00) lapori fliša, srednji i gornji eocen (L,E_{2,3});
- geotehnička jedinica T5 T4 (33+300,00 33+321,50) kontakt lapora fliša, srednji i gornji eocen (L, E_{2,3}) i foraminiferskih vapnenaca, donji i srednji eocen (V_{for}, E_{1,2});
- 12. geotehnička jedinica T4 (33+221,50 33+187,00) foraminiferski vapnenci, donji i srednji eocen (V_{for}, E_{1,2}).

5. TEORIJSKE OSNOVE

Stijene u inženjerstvu dijelimo u dvije grupe, odnosno na stijensku masu i intaktnu stijenu, a između kojih postoje značajne razlike u inženjerskim svojstvima. Stijenska masa sastoji se od zasebnih blokova koji su međusobno odvojeni diskontinuitetima, a blokovi imaju svojstva intaktne stijene. Intaktna stijena nema diskontinuitete kao što su folijacija, slojevitost ili pukotine (Mihalić Arbanas i Bernat, 2015).

Stijenska masa (engl. rock mass) je heterogena, anizotropna i raspucala cjelina koja se sastoji od intaktne stijene (engl. intact rock) i strukturnih diskontinuiteta (engl. discontinuity). Ne postoji metodologija kojom bi se moglo definirati i opisati složenost stijenske mase, a sukladno tome i njeno ponašanje u specifičnim uvjetima. Svojstva intaktnog stijenskog materijala, parametri stijenske mase i značajke diskontinuiteta u potpunosti pomažu pri razumijevanju stijenske mase. U odgovarajućem mjerilu potrebno je kvantificirati i odrediti ponašanje stijenske mase kako bi se u njoj mogli izvoditi inženjerski zahvati (Lukačić, 2020).

Materijal stijene koji nije presječen niti jednim strukturnim diskontinuitetom i često je veličine laboratorijskog uzorka definira se kao intaktna stijena. Intaktna sijena koristi se za definiranje svojstva materijala koji je dio stijenske mase, a pri opisivanju potrebno je opisati fizičko – mehanička svojstva stijene. Fizička svojstva podrazumijevaju opis slijedećeg (Singh i Goel, 2011): suhu gustoću, vlažnost, porozitet, stupanj saturacije, boju, strukturu i teksturu te mineralni sastav. U mehanička svojstva svrstavaju se: bubrenje, postojanost, tvrdoća, čvrstoća, krutost, deformabilnost, plastičnost i trošnost. Deformabilnost i čvrstoća kao svojstva intaktne stijene ovise o strukturi, teksturi, mineralnom sastavu i genezi te o naknadnim dijagenetskim procesima. Inženjerskogeološke značajke i ponašanje stijenske mase određeno je na temelju fizičko – mehaničkih svojstva zajedno sa svojstvima diskontinuiteta. (Lukačić, 2020). Svojstva intaktne stijene važna su pri predviđanju brzine i veličine deformacija otvora u stijeni koja je jako elastična i pod velikim naprezanjima. Također, mineralni sastav, veličina zrna, folijacija i tekstura intaktnog uzorka utjecat će na učinak strojeva za bušenje tunela. Intaktna stijena definira je li potrebno i nakon koliko vremena treba zaštiti svježu otkrivenu površinu stijene kako ne bi došlo do cijepanja (Mihalić Arbanas i Bernat, 2015).

Pojam stijenska masa (engl. rock mass) podrazumijeva cjelokupan volumen neke stijene. Stijenska masa sadrži diskontinuitete, a diskontinuitet je opći naziv za bilo koji mehanički prekid u stijenskoj masi. Čvrstoća diskontinuiteta je vrlo mala ili jednaka nuli. Plohe diskontinuiteta utječu na deformabilnost, čvrstoću i hidraulička svojstva stijenske mase. Također, plohe diskontinuiteta čine stijensku masu anizotropnom pri čemu je teško procijeniti njezino mehaničko ponašanje. Najvažniji parametar pri određivanju mehaničkog ponašanja stijenske mase koju čine blokovi čvrste intaktne stijene je posmična čvrstoća diskontinuiteta (Arbanas, 2004).

Stabilnost iskopa osim što ovisi o čvrstoći diskontinuiteta ovisi i o njenoj orijentaciji, a što je veći broj diskontinuiteta, to je veći negativan utjecaj nepovoljno orijentiranog diskontinuiteta. Ukoliko je na čelu iskopa prisuto više različito orijentiranih setova diskontinuiteta, stijenska masa će biti više raspucana. Diskontinuitete možemo grupirati u setove, a set čine diskontinuiteti koji imaju približno istu orijentaciju i slična mehanička svojstva. Osim setova, postoje i pojedinačni diskontinuiteti koji su uglavnom većeg pružanja, a istražuju se zasebno (Arbanas, 2004).

Sustavi diskontinuiteta kao što su škriljavost, pukotine i plohe slojevitosti, prisutni su gotovo uvijek u svakoj stijeni. Pojedinačni diskontinuitet ili rasjed je struktura koja je nastala u geološkoj povijesti kao posljedica krtog sloma stijene. Na tom dijelu stijena će imati nižu čvrstoću, a moguće su i pojave potpuno rastrošenih zona. Osim toga, rasjedi mogu predstavljati dijelove stijenske mase u kojima je preferirani tok vode, a također se može akumulirati tektonsko naprezanje (Mihalić Arbanas, 2022). Paralelan položaj osi tunela s geološkom strukturom rezultirat će nepovoljnim uvjetima pri gradnji.

S obzirom na hidrogeološke uvjete, tunel djeluje na okolinu kao dren te sva voda iz okolnih vodonosnika teče prema njemu. Posljedice tečenja vode prema tunelu su utjecaj pornog tlaka na podgradu tunela, smanjenje čvrstoće stijenske mase, bujanje i smanjenje čvrstoće glinovitih materijala. U stijenama voda dominantno teče duž šupljina i diskontinuiteta nastalih otapanjem, što za posljedicu ima okršenu stijensku masu (Mihalić Arbanas, 2022.).

6. KLASIFIKACIJE STIJENSKE MASE

Klasifikacija stijenske mase prema Arbanasu (2004) definira se kao postupak za opisivanje stijenske mase, koje služe kao podloge za utvrđivanje značajki stijenske mase te projektiranje zahvata u stijenskoj masi. Glavni cilj klasifikacija je podjela stijenske mase u kategorije odnosno u klase sa sličnim svojstvima i ponašanjima. Također, za inženjerski projekt klasifikacija stijenske mase daje kvantitativne podatke i osigurava osnove za razumijevanje ponašanja i karakteristika svake pojedine kategorije te mora osigurati zajedničku osnovu za uspješnu suradnju svih učesnika u projektu. Pomoću klasifikacijskih sustava omogućuje se procjena parametara čvrstoće koja daje uvid u očekivano ponašanje stijenske mase (Hoek, 2006).

Stijene su se prije modifikacija klasifikacija klasificirale na temelju jedne značajke te se stijenska masa dijelila na slabu ili jaku, ali se to pokazalo kao nedovoljno za opis i klasifikaciju stijenske mase. Postoje klasifikacije koje se temelje na jednom ili više parametara te ih nazivamo jednovarijantne i viševarijantne. Ukoliko klasifikacija koristi samo jedan parametar pri klasifikaciji, stijenske mase naziva se jednovarijantna, a kada koristi dva ili više parametara naziva se dvovarijantna ili viševarijantna (Vrkljan, 2013).

Stijenska masa biti će nam jasnija ukoliko koristimo više parametara pri njezinoj klasifikaciji, no osnovni princip pri stvaranju nekog klasifikacijskog sustava temelji se samo na onim parametrima koji utječu na ponašanje stijenske mase. Svaki klasifikacijski sustav trebao bi biti razumljiv i jednostavan te terminologija mora biti prihvatljiva, a mora se temeljiti na mjerljivim parametrima koji će dati brojčani podatak za neki projekt (Miščević, 2004).

Pri rješavanju stabilizacije podzemnog iskopa koristi se integralna metoda projektiranja (Stojković, 1991). Prethodno spomenuta metoda obuhvaća analitički, empirijski i osmatrački pristup pri projektiranju stabilizacije podzemnih iskopa. Integralna metoda omogućuje projektiranje u dvije faze, dakle kontinuirano projektiranje. Na temelju analitičkog i empirijskog pristupa u prvoj fazi projektiranja prije samog počeka gradnje tunela daje se prognozu rješenja, a točnost ovisi o kvaliteti i kvantiteti podataka dobivenih istražnim radovima. U drugoj fazi projektiranja koja se odvija tijekom gradnje tunela primjenjuje se osmatrački pristup te se na temelju stvarnog ponašanja objekta vrši provjera ili promjena projektnog rješenja u prvoj fazi. Metoda je u skladu s preporukama Međunarodnog društva

za tunele (ITA 1988), kao i s Novom austrijskom metodom gradnje tunela te je verificirana i provjerena na više podzemnih objekata (Stojković, 1991).

Empirijski pristup zasniva se na prethodno stečenom iskustvu prilikom realizacije projekata . Inženjerske klasifikacije stijenske mase predstavljaju sistematizaciju stečenog iskustva sa svrhom dobivanja uvida u odnos između kvalitete stijenske mase, način iskopa i odgovarajuće podgrade u tunelu (Hoek, 1980).

Pri rješavanju problema stabilizacije podzemnih iskopa tunela, uspješno se primjenjuju određene klasifikacije, a ponašanje iskopa primarno je regulirano strukturno – geološkim karakteristikama stijenske mase. Postoje inženjerske i geološke klasifikacije stijenske mase. Geološka klasifikacija stijenske mase daje uvid u svojstva stijenske mase, ali ne rješava potrebe građenja. Ona ukazuje na starost stijene i njezin nastanak te strukturu i teksturu. Uvid u ponašanje stijenske mase daje inženjerska klasifikacija. Današnje se klasifikacije prilagođavaju građevinskim problemima, a nedostatak je taj što se ne može na svakoj vrsti stijene primijeniti svaka klasifikacija te s toga treba provjeriti odgovara li pojedina klasifikacija određenoj vrsti stijene (Miščević, 2004).

U okviru integralne metode projektiranja, klasifikacije predstavljaju polaznu osnovu za kvalitativno i kvantitativno određivanje prognoznih podgradnih sistema. Osim toga, u toku građenja tunela samo na osnovu klasifikacija može se odrediti kategorija stijenske mase i odrediti odgovarajući tip podgrade (Arbanas, 2004).

Klasifikacijski sustavi zasnivaju se na sličnim parametrima, iako među njima postoje razlike. Bodovanje pojedinih parametara je različito u različitim klasifikacijskim sustavima, odnosno parametri imaju različite težine, pri čemu neki više, a neki manje doprinose krajnjem rezultatu, tj. ukupnoj vrijednosti klasifikacije (Arbanas, 2004).

Klasificiranje stijenske mase mora biti jednostavno s obzirom da se klasifikacijski sustavi primjenjuju na terenu te se zatim razrađuju i tumače u uredu.

Klasifikacijski sustavi stijenske mase moraju zadovoljiti sljedeća svojstva (Dugonjić Jovančević, 2015):

- 1. lako shvatljiv i pamtljiv, jednostavan i razumljiv sustav,
- 2. opće prihvaćena terminologija te jasan svaki izraz,
- 3. određuju se samo najznačajnija svojstva stijenske mase,

- 4. temelje se na parametrima koji se mogu odrediti jeftinim i brzim ispitivanjima te koje je moguće izmjeriti,
- 5. bodovni sustav koji ocjenjuje relativnu važnost klasifikacijskih parametara i
- 6. daju kvantitativne podatke za projekt podgradnog sustava.

Klasifikacije korištene na tunelu Učka su RMR (engl. Rock Mass Raiting) i Q – klasifikacija. Pri tome se RMR primjenjivao za sve vrste vapnenaca, a za klasificiranje lapora koristila se Q-klasifikacija.

6.1. RMR - Rock Mass Raiting

RMR ili Geomehaničku klasifikaciju razvio je 1973. godine Bieniawski u Južnoj Africi. Ova klasifikacija se primjenjuje pri rješavanju inženjerskih problema u mehanici stijena, sa svrhom klasifikacije stijenske mase kako bi se odredio odgovarajući podgradni sustav. Prva cjelovita verzija s uputstvima za primjenu objavljena je 1976. godine te je nazvana RMR 76, a objavio ju je Bieniawski. Tijekom godina sustav se mijenjao na temelju rezultata dobivenih tijekom primjene i provjere na većem broju podzemnih građevina u različitim uvjetima i sredinama. Nakon većeg broja provjera, Bieniawski je 1989. godine napravio završnu promjenu Geomehaničke klasifikacije te ju je nazvao RMR 89 (Vrkljan, 2003).

Klasifikacija se zasniva na bodovanju šest parametara stijenske mase koji se odnose na geometrijska i mehanička svojstva stijenske mase (Bieniawski, 1989):

- 1. jednoosna tlačna čvrstoća intaktne stijene,
- 2. RQD (indeks kvalitete jezgre),
- 3. razmak diskontinuiteta,
- 4. stanje diskontinuiteta,
- 5. stanje podzemne vode i
- 6. orijentacija diskontinuiteta.

Neki od navedenih parametara prikazani su na slici 6-1. Za svih šest grupa parametara definirani su rasponi vrijednosti bodova, u ovisnosti o njihovom utjecaju na stabilnost podzemnih iskopa. Bodovanje je određeno na osnovi autorova istraživanja 49 izvedenih tunela i studija Wickhama, Tiedemanna i Skinnera (Stojković, 1991).



Slika 6-1. Shematski prikaz parametara koji opisuju diskontinuitete u stijenskoj masi (Miščević, 2004)

Za primjenu Geomehaničke klasifikacije stijensku masu duž trase tunela treba podijeliti u strukturne zone unutar kojih su određene geološke karakteristike približno istovjetne te izvršiti procjenu parametara za svaku zonu. Također, pojedina stijenska masa može se podijeliti u više zona iako pripada istom tipu stijene. Faktori na temelju kojih se izdvajaju zone su zdrobljene zone, rasjedi, promjene orijentacije diskontinuiteta, promjene stupnja trošnosti stijene, promjena vrste stijene i promjena kvalitete stijenske mase (Dugonjić Jovančević, 2015). Pri tome uzimaju se prosječne vrijednosti parametara, a ne najlošije, jer je klasifikacija temeljena na do sada izvedenim projektima te implicitno sadrži faktor sigurnosti (Bieniawski, 1989).

Na klasifikaciju stijenske mase različito utječu pojedini parametri jer za svaki parametar postoji različit broj maksimalnih bodova. Pravilo je da što je veći broj bodova to su karakteristike stijenske mase bolje. Na čelu tunela potrebno je utvrditi sve setove diskontinuiteta te odrediti njihovu orijentaciju i značajke. Svaki set diskontinuiteta se boduje, opisuje i ocjenjuje zasebno, a konačna vrijednost RMR je aritmetička sredina svih RMR vrijednosti setova diskontinuiteta. Maksimalan broj bodova za pojedinačni set je 100.

RMR dijeli stijensku masu u pet kategorija koje su definirane na sljedeći način (Bieniawski, 1979):

- 1. vrlo dobra (RMR 100-81),
- 2. dobra (RMR 80-61),
- 3. povoljna (RMR 60-41),
- 4. slaba (RMR 40-21) i
- 5. vrlo slaba (RMR <21).

U tablici 6-1 prikazan je odgovarajući raspon bodova, prosječno vrijeme stabilnosti nepodgrađenog otvora i približne vrijednosti čvrstoće stijenske mase na smicanje za svaku pojedinu kategoriju. U tablici 6-2 prikazani su klasifikacijski parametri kojima se određuje kvaliteta stijenske mase, a to su čvrstoća stijenske mase, indeks kvalitete jezgre, razmak diskontinuiteta, stanje diskontinuiteta i podzemna voda te rasponi vrijednosti uz dodijeljene odgovarajuće bodove za prethodno spomenute parametre. Pod značajkama diskontinuiteta podrazumijeva se: postojanost, širina, hrapavost, ispuna i trošnost. U tablici 6-3 prikazani su rasponi vrijednosti i odgovarajući bodovi za značajke diskontinuiteta. U tablici 6-4 prikazan je utjecaj orijentacije dominantnog pukotinskog sustava na podzemne otvore. Diskontinuiteti mogu biti položeni okomito na os tunela ili paralelni s tunelskom osi. Ukoliko su diskontinuiteta ili suprotno od smjera nagiba diskontinuiteta. Najpovoljniji je slučaj kada su pukotine iste orijentacije kao i smjer iskopa, a kut nagiba im je 45° - 90°, dok je s druge strane najnepovoljniji slučaj kada su pukotine paralelne s tunelskom osi i položene su pod nagibom 45° - 90° (Miščević, 2004).

Broj bodova (RMR)	KATEGORIJA STIJENSKE MASE		FEGORIJA NSKE MASE Prosječno vrijeme stabilnosti nepodgrađenog otvora		vrijednosti enske mase na canje
				c (kPa)	φ (°)
100 - 81	Ι	vrlo dobra	20 godina za raspon 15 m	< 400	> 45
80 - 61	II	dobra	1 godina za raspon 10 m	300 - 400	35 - 45
60 - 41	III	povoljna	1 tjedan za raspon 5 m	200 - 300	25 - 35
40 - 21	IV	slaba	10 sati za raspon 2.5 m	100 - 200	15 - 25
< 21	V	vrlo slaba	30 min za raspon 1 m	< 100	< 15

Tablica 6-1. Kategorije stijenske mase prema RMR klasifikaciji (Miščević, 2004)

	Param	ietar	Raspon vrijednosti						
	Čvrstoća	PLT / MPa	> 10	4 - 10	2 - 4	1 - 2		-	
1	materijala	σ_c / MPa	> 250	100 - 250	50 - 100	25 - 50	5-25	1-5	<1
	stijene	bodovi	15	12	7	4	2	1	0
	Indeks	RQD / %	90 -100	75 - 90	50 - 75	25 - 50		< 25	
2	kvalitete jezgre	bodovi	20	17	13	8		3	
3	Razmak diskontinuitota	razmak / cm	> 200	60 - 200	20 - 60	6 - 20		< 6	
	uiskontinuiteta	bodovi	20	15	10	8		5	
4	Stanje diskontinuiteta	stanje diskontinuiteta	vrlo hrapave površine, ne kontinuirane, zatvorene, svježe stijenke	neznatno hrapave površine, zijev < 1 mm, neznatno trošne stijenke	neznatno hrapave površine, širina < 1 mm, vrlo trošne stijenke	skliske površine ili ispuna <5 mm ili širina 1-5 mm, kontinuirane	meł deb mm, 5 , kc	ta ispu ljine > ili širir ntinuir	na 5 1a > rane
		bodovi	30	25	20	10		0	
	5 Podzemna voda	dotok vode na 10 m tunela (l/min)	nema	< 10	10 - 25	25 - 125	:	> 125	
5		pritisak vode u disk. / glavno naprezanje	0	< 0.1	0.1 - 0.2	0.2 - 0.5		> 0.5	
		opće stanje	suho	vlažno	mokro	kapanje	t	ečenje	
		bodovi	15	10	7	4		0	

Tablica 6-2. Klasifikacijski parametri i pripadajuće vrijednosti bodova RMR-a (Miščević, 2004)

Parametar	Raspon vrijednosti				
Postojanost (m)	< 1	1 - 3	3 - 10	10 - 20	> 20
bodovi	6	4	2	1	0
Širina (mm)	zatvorene	< 0.1	0.1 - 1	1 - 5	> 5
bodovi	6	5	4	1	0
Hrapavost	vrlo hrapavi	hrapavi	neznatno hrapavi	glatki	skliski
bodovi	6	5	3	1	0
Ispuna (mm)	bez ispune	tvrda < 5	tvrda > 5	meka < 5	meka >5
bodovi	6	4	2	2	0
Trošnost	svježi	neznatno trošni	umjereno trošni	jako trošni	potpuno trošni
bodovi	6	5	3	1	0

Tablica 6-3. Bodovanje značajki diskontinuiteta prema RMR klasifikaciji (Miščević, 2004)

Tablica 6-4. Utjecaj orijentacije dominantnog pukotinskog sustava na podzemne otvore ibodovanje prema RMR klasifikaciji (Miščević, 2004)

Smjer nagiba pukotina okomit na os tunela				
Iskop u smjeru nagiba pukotina		Iskop u suprotnom smjeru od nagiba pukotina		
Nagib 45° - 90°	Nagib 20° - 45°	Nagib 45° - 90°	Nagib 20° - 45°	
Vrlo povoljni	Povoljno	Dobro	Nepovoljno	
	Во	dovi		
0	-2	-5	-10	
Sm	jer nagiba pukotin	a paralelan s osi tu	nela	
Nagib 2	.0° - 45°	Nagib 4	5° - 90°	
Do	bro	Vrlo nep	ovoljno	
-	5	-1	2	
	Neovisno o smjer	u nagiba pukotina		
Nagib 0° - 20°				
Dobro				
-5				

6.1.1. Jednoosna tlačna čvrstoća

Jednoosna tlačna čvrstoća (σ_c) stijenskog materijala određuje se na intaktnom uzorku kada se on nalazi u stanju jednoosnog naprezanja uz dozvoljeno bočno širenje (ISRM, 1979). To je najvažnije mehaničko svojstvo intaktne stijene, a koristi se i kao ulazni parametar u Geomehaničkoj, tj. RMR klasifikacija (Bieniawski, 1973). U tablici 6-5 prikazani su rasponi vrijednosti za jednoosnu tlačnu čvrstoću i odgovarajući broj bodova za svaki.

Jednoosna tlačne čvrstoće		
Raspon vrijednosti (MPa)	Bodovi	
> 250	15	
100-250	12	
50-100	7	
25-50	4	
< 25	0 - 2	

Tablica 6-5. Raspon vrijednosti i bodovi RMR klasifikacije za jednoosnu tlačnu čvrstoću(Miščević, 2004)

Za svaku inženjerskogeološku zonu u Glavnom projektu (Šarić i Užarević, 2013) dane su vrijednosti jednoosne tlačne čvrstoće na temelju prognoznog inženjerskogeološkog presjeka južne cijevi tunela Učka. U sjevernoj cijevi ispitivanja se provode tijekom iskopa pri prelazu iz jedne geotehničke jedinice u drugu kako bi se provjerilo podudara li se s rezultatima iz Glavnog projekta, a također se provode ako se primijete značajne promjene u stijenskoj masi. U tablici 6-6 nalazi se usporedba vrijednosti jednoosne tlačne čvrstoće dobivene u Glavnom projektu s ispitivanjima provedenim u sjevernoj cijevi tunela.

	Jednoosna tlačna čvrstoća (MPa)			
Geotehničke jedinice	Glavni projekt (Šarić i Užarević, 2013)	Ispitivanja provedena u sjevernoj cijevi		
Vapnenci, laporoviti (glinoviti) V _{lap} - srednji eocen E ₂	50 - 100	43,7 - 66,6		
Vapnenci, foraminiferski V_{for} - donji i srednji eocen $E_{1,2}$, Vapnenci, pločasti V_{pl} - paleocen, eocen Pc , E	90 – 200	80 – 135,5		
Vapnenci, rudistni V _{rud} - gornja kreda K ₂	70 – 120	30 - 107,5		
Lapori fliša, <i>L</i> - srednji i gornji eocen <i>E</i> _{2,3}	10 - 30	13,8 - 35,9		
Vapnenci, V - donja kreda K _l	70 – 160	85,6 - 103,0		

Tablica 6-6. Usporedba vrijednosti jednoosne tlačne čvrstoće iz Glavnog projekta (Šarić i
Užarević, 2013) i rezultati dobiveni ispitivanjem u sjevernoj cijevi

6.1.2. RQD

Indeks kvalitete jezgre, RQD (engl. Rock Quality Designation) linearni je pokazatelj cjelovitosti stijenske mase. U tunelima se RQD određuje vizualno na temelju broja pukotina i razmaka diskontinuiteta u jediničnom volumenu stijenske mase (1 m³). Kvaliteta stijenske mase značajno opada ukoliko na čelu tunela možemo jasno pratiti tragove diskontinuiteta, vidljivi su zjevovi te su oni ispunjeni glinovitim materijalom. Što su duži tragovi na čelu odnosno što je postojanost veća te što je zijev veći i ispuna deblja, to će vrijednost RQD-a biti manja. Ukoliko ispunu čini tvrda mineralna ispuna, vrijednost RQD-a neće nužno biti manja (Arbanas, 2004).

Više vrijednosti RQD-a ukazuju na stijensku masu kvalitetnijih geomehaničkih svojstava, a odnos između RQD-a i odgovarajućih bodova prikazan je u tablici 6-7.

RQD		
Raspon vrijednosti (%)	Bodovi	
100 - 90	20	
75 - 90	17	
50 - 75	13	
25 - 50	8	
< 25	3	

Tablica 6-7. Raspon vrijednosti i bodovi za RQD (Miščević, 2004)

6.1.3. Razmak diskontinuiteta

Definira se kao udaljenost između dva susjedna diskontinuiteta koji pripadaju istom setu diskontinuiteta (ISRM, 1978). Razmaci između diskontinuiteta određuje se mjerenjem okomito na diskontinuitete vidljive na čelu tunela na uzorku deset puta većem od procijenjenog razmaka (Arbanas, 2004).

Razmak diskontinuiteta određuje oblik i veličinu blokova unutar stijenske mase, utječe na čvrstoću te na procjeđivanje podzemne vode i na propusnost. Manji razmak između diskontinuiteta nepovoljno utječe na čvrstoću stijenske mase, također uzrokuje i veću propusnost u smjeru pružanja diskontinuiteta što znači da je hidraulička vodljivost obrnuto proporcionalna razmaku diskontinuiteta (ISRM, 1978).

Bodovi pridruženi parametru razmak diskontinuiteta odnose se na stijensku masu s tri sustava pukotina. U slučaju kada imamo manje od tri sustava pukotina bodove treba povećati za 30% (Laubscher, 1977).

Što je manji broj diskontinuiteta i što je teže pratiti tragove na čelu, stijena je kompaktnija. Ukoliko imamo tri ili više sustava diskontinuiteta i tragovi su jasno vidljivi na čelu, stijenska masa je više raspucala te se lakše može odrediti razmak između pojedinih diskontinuiteta. Što su razmaci između diskontinuiteta manji to je stijenska masa lošijih karakteristika. U tablici 6-8 prikazani su rasponi vrijednosti i odgovarajući bodovi za razmak diskontinuiteta (Miščević, 2004).

Razmak diskontinuiteta		
Raspon vrijednosti (m)	Bodovi	
> 2	20	
0.6 - 2	15	
0.2 - 0.6	10	
0.06 - 0.2	8	
< 0.06	5	

Tablica 6-8. Raspon vrijednosti i bodovi za razmak diskontinuiteta za RMR klasifikaciju(Miščević, 2004)

6.1.4. Stanje diskontinuiteta

Stanjem diskontinuiteta opisuje se postojanost, hrapavost, trošnost, zijev i ispuna diskontinuiteta. Bodovne vrijednosti u RMR klasifikaciji za svaki pojedini parametar su u rasponu od 0 do 6. Bodovi se razlikuju s obzirom na utjecaj na stabilnost podzemnih iskopa, pri čemu će veći broj bodova biti dodijeljen za veći utjecaj pojedinog parametra stanja diskontinuiteta na stabilnost iskopa (Arbanas, 2004).

6.1.4.1. Postojanost, perzistencija ili kontinuiranost diskontinuiteta

Postojanost, perzistencija ili kontinuiranost diskontinuiteta je duljina pružanja plohe diskontinuiteta točnije duljina traga vidljiva na čelu tunela. Kontinuiranost je važan parametar koji se teško mjeri, a mogu se mjeriti samo diskontinuiteti koji su vidljivi na čelu tunela. Najveći utjecaj na stabilnost stijenske mase imaju diskontinuiteti najveće postojanosti, dakle što je postojanost veća to je posmična čvrstoća manja (Arbanas, 2004).

Ukoliko su diskontinuiteti u promatranoj ravnini prekinuti smatra se da postoji materijalni most, a pojava mostova povećati će čvrstoću diskontinuiteta na posmično naprezanje. Razlikuju se postojani i nepostojani setovi, postojani setovi u potpunosti razdvajaju monolite dok je za nepostojane setove karakteristična pojava materijalnih mostova. Na slici 6-2 prikazani su postojani i nepostojani diskontinuiteti. U slučaju kada je duljina traga diskontinuiteta vidljiva na cijelom čelu u tunelu tada je postojanost tog seta diskontinuiteta 100% (Miščević 2004).



Slika 6-2. Postojani i nepostojani diskontinuitet (Miščević, 2004)

Ukoliko se trag diskontinuiteta može pratiti preko cijelog čela postojanost će biti veća, a što je postojanost veća broj bodova će biti manji. Suprotno prethodnome, ukoliko su tragovi diskontinuiteta ne mogu pratiti preko cijelog čela postojanost će biti manja, a broj bodova veći. U tablici 6-9 prikazan je odnos raspona vrijednosti i bodova za postojanost diskontinuiteta (Miščević, 2004).

Postojanost diskontinuiteta		
Raspon vrijednosti (m)	Bodovi	
<1	6	
1 - 3	4	
3 - 10	2	
10 - 20	1	
> 20	0	

Tablica 6-9. Raspon vrijednosti i bodovi postojanosti diskontinuiteta (Miščević, 2004)

6.1.4.2. Hrapavost diskontinuiteta

Hrapavost stijenki diskontinuiteta definira se kao pojava svih površinskih neravnina u usporedbi sa srednjom ravninom diskontinuiteta (ISRM, 1978). Značajno utječe na posmičnu čvrstoću uzduž diskontinuiteta osobito u slučaju kada izostaje ispuna. Neravnine koje se javljaju na površini diskontinuiteta otežavaju pomake duž same površine diskontinuiteta (Arbanas, 2004).

Hrapavost opisujemo pomoću neravnina i valovitosti prema preporukama Međunarodnog društva za mehaniku stijena (ISRM, 1978). Neravnine su mala izbočenja i uleknuća na površini diskontinuiteta koja imaju tendenciju oštećivanja prilikom smicanja (milimetarskih i centimetarskih dimenzija). Valovitost se definira kao velika izbočenja i uleknuća na površini diskontinuiteta (decimetarskih i metarskih dimenzija) (Krkač, 2022).

Značajan utjecaj na određivanje stupnja hrapavosti diskontinuiteta ovisi o mjerilu promatranja. Na čelu tunela hrapavost se definira u metarskom i decimetarskom mjerilu. Glavni cilj određivanja hrapavosti je procjena posmične čvrstoće, a sukladno tome i izračun posmične čvrstoće i pomaka po samom diskontinuitetu koji će biti precizniji ukoliko ispuna diskontinuiteta izostaje (ISRM, 1978).

Hrapavost stjenki diskontinuiteta opisuje se na različite načine u RMR i Q klasifikaciji. RMR klasifikacija (Bieniawski, 1984) hrapavost opisuje u metarskom mjerilu i dijeli je u pet kategorija što je prikazano u tablici 6-10 gdje su dati opisi i odgovarajući bodovi (Miščević, 2004).

Hrapavost	Opis	Bodovi
Vrlo hrapavo	Na površini diskontinuiteta su prisutne gotovo okomite stepenice i bridovi	6
Hrapavo	Nekoliko bridova i blažih stepenica, neravnine su jako izražene, a površina diskontinuiteta je na dodir vrlo hrapava	5
Neznatno hrapavo	Vidljive su i opipljive manje neravnine na površini diskontinuiteta	3
Glatke	Površina diskontinuiteta je na dodir glatka	1
Skliske	Vidljivi su tragovi zaglađenja plohe	0

Tablica 6-10. Opis i bodovi hrapavosti stijenki diskontinuiteta (Miščević, 2004)

6.1.4.3. Trošnost diskontinuiteta

Trošnost ovisi o vrsti stijenke mase, reakciji s vodom, tektonskoj aktivnošću itd. Prilikom opisivanja stupnja trošnosti u obzir se uzima promjena boje, promjene na diskontinuitetima, prirodni procesi i opis čvrstoće. Pojedine stijene podložne su kemijskom trošenju dok su druge podložne mehaničkom. Također, voda neće imati utjecaj na određenu vrstu stijene no voda u kontaktu s karbonatnom stijenom uzrokuje njeno trošenje, dok voda kod lapora uzrokuje bubrenje. Stijena koja je bila pod utjecajem tektonske aktivnosti biti će više

raspucala te će samim time i procjeđivanje biti veće, što će uzrokovati jače trošenje stijenske mase (Arbanas, 2004).

Prema trošnosti stijenke diskontinuiteta dijele se u pet kategorija, a mogu biti nerastrošene, neznatno, umjereno, jako i potpuno rastrošene. RMR klasifikacija na tunelu Učka primjenjuje se samo u karbonatnim stijenama te je u tablici 6-11 dat opis trošnosti stijenki diskontinuiteta za karbonatne stijene i bodovi (Anon, 2009).

Rastrošenost	Opis	Bodovi
Nerastrošene	Nema vidljivih znakova trošenja ili dijagenetskih procesa koji prate diskontinuitete; moguće su rijetke i zatvorene prsline	6
Neznatno rastrošene	Mjestimično je vidljivo trošenje, prsline ili dijagentski procesi uz diskontinuitete; povećanje poroznosti koje je vidljivo samo mikroskopom; prsline s karbonatnom ispunom; rekristalizacija; dubina napredovanja manja od 20% razmaka diskontinuiteta	5
Umjereno rastrošene	Trošenje, raspucanost ili dijagentski procesi kompletno zahvaćaju stijenu uz diskontinuitet; izrazita rekristalizacija i dolomizacija; povećanje poroznosti vidljivo je lupom; učestale prsline s glinovitom prevlakom; dubina napredovanja premašuje 20% razmaka diskontinuiteta	3
Jako rastrošene	Izrazito trošenje, dolomitizacija, dedolomitizacija, snažna raspucanost; znatno povećanje poroznosti vidljivo je makroskopski; žilice ispunjene glinom debljine < 1 mm prožimaju stijenu; jednim udarcem čekića se monolit raspada	1
Potpuno rastrošene	U zoni diskontinuiteta je izrazito porozna, često dezintegrirana; prožeta žilama s glinom milimetarskih ili centimetarskih debljina; raspada se stiskom ruke	0

Tablica 6-11. Opis i bodovi rastrošenosti stijenske mase (Anon, 2009)

6.1.4.4. Zijev

Zijev se definira kao okomita udaljenost između stjenki otvorenog diskontinuiteta čiji prostor zauzima voda ili zrak, dok se širina definira kao okomiti razmak između stjenki ispunjenog diskontinuiteta. Zijev utječe na propusnost i posmičnu čvrstoću diskontinuiteta. Diskontinuiteti s dubinom postaju zatvoreniji, a zijev postaje sve manji. Izostanak zijeva između setova diskontinuiteta ukazuje na povoljnu situaciju. Zijev i širina diskontinuiteta prikazani su na slici 6-3 (Arbanas, 2004).



Slika 6-3. Zijev i širina diskontinuiteta (Pollak, 2007)

U tunelu Učka zbog iskopa na većim dubinama, odnosno zbog srednjeg nadsloja zjevovi su dominantno milimetarskih dimenzija, jer kompaktnost stijene raste s dubinom, ali postoje i veći zjevovi kaveroznih dimenzija. U tablici 6-12 prikazan je odnos raspona vrijednosti i bodova za zijev diskontinuiteta (Miščević, 2004).

Zijev diskontinuiteta		
Raspon vrijednosti (mm)	Bodovi	
Zatvorene	6	
< 0.1	4	
0.1 - 1	2	
1 - 5	2	
> 5	0	

Tablica 6-12. Raspon vrijednosti i bodovi za zijev diskontinuiteta (Miščević, 2004)

6.1.4.5. Ispuna diskontinuiteta

Ispuna diskontinuiteta je materijal koji ispunjava prostor između susjednih stjenki diskontinuiteta (ISRM, 1978). Diskontinuiteti su najčešće ispunjeni materijalom sekundarnog podrijetla i razlikuju se od osnovne stijene. Ispuna može biti od koherentnih (glina i prah) ili nekoherentnih materijala (šljunak i glina), tektonskih breča ili kalcitne ispune (Arbanas, 2004).

Značajan utjecaj na fizička i mehanička svojstva imaju vrsta i kvaliteta ispune, a dominantno utječu na vodopropusnost, čvrstoću i deformabilnost. Ukoliko ispuna izostane posmična čvrstoća ovisiti će o hrapavosti i čvrstoći stjenki diskontinuiteta no za definiranje

posmične čvrstoće diskontinuiteta s ispunom glavnu ulogu će imati fizičko-mehanička svojstva same ispune (Arbanas, 2004).

Najvažniji faktori koji utječu na fizičko-mehanička svojstva ispune su:

- 1. debljina ispune,
- 2. mineralni sastav materijala ispune,
- 3. vrsta i veličina čestica,
- 4. stupanj prekonsolidacije i
- 5. sadržaj vode i
- 6. propusnost.

Za svaki set diskontinuiteta posebno se trebaju odrediti svojstva ispune, a najvažniji faktor koji treba odrediti je debljina ispune te treba odrediti najmanju, najveću i najučestaliju vrijednost debljine. U tablici 6-13 prikazani su rasponi vrijednosti i bodovi za ispunu diskontinuiteta (Miščević, 2004).

Ispuna diskontinuiteta				
Raspon vrijednosti (mm)	Bodovi			
Bez	6			
Tvrda < 5	4			
Tvrda > 5	2			
Meka < 5	2			
Meka > 5	0			

Tablica 6-13. Raspon vrijednosti i bodovi za ispunu diskontinuiteta (Miščević, 2004)

6.1.5. Voda

U stijenskoj masi voda se nalazi u diskontinuitetima ili u porama (ISRM, 1978). Značajan utjecaj na ponašanje stijenske mase ima podzemna voda koja smanjenje posmičnu čvrstoću pukotina i ispire pukotinsku ispunu, voda u pukotinama i porama čini dodatno opterećenje tj. pritisak na stijenke pukotina. Bitno je poznavati prilikom analiza stabilnosti mehanizam kretanja i područje zadržavanja vode u stijenskoj masi (Stojković, 1991).

Podzemni otvori djeluju kao dren u stijenskoj masi te je potrebno izvršiti procjenu dotoka vode u određenim dionicama. Intaktna stijena najčešće je male ili nikakve propusnosti pa se

tok vode dominantno odvija po diskontinuitetima te je s toga bitno znati lokalne hidrogeološke uvijete i definirati koji setovi diskontinuiteta ili pojedinačni diskontinuiteti sudjeluju u procjeđivanju vode. Da li će se voda procjeđivati ovisi o zijevu pukotina, odnosno jesu li pukotine otvorene ili zatvorene te o vrsti ispune ukoliko je prisutna. Što je zijev veći to će procjeđivanje biti veće, a ukoliko se između pukotina nalazi glinovita ispuna ona će predstavljati barijeru tečenja vode (ISRM, 1978).

Na čelu tunela treba zabilježiti je li stanje suho, vlažno, mokro te da li je prisutno kapanje ili dotok vode. Ukoliko je čelo vlažno treba odrediti područje i definirati razlog vlažnosti, a ako je prisutno kapanje ili tečenje treba zabilježiti po kojim diskontinuitetima dominantno dolazi do priliva te koja je količina vode u litrima koja istječe u jednoj minuti. U tablici 6-14 prikazana je količina priliva u litri po minuti s obzirom na stanje podzemne vode te su za određeno stanje dodijeljeni odgovarajući bodovi (Miščević, 2004).

Voda			
Priliv (l/min)	Bodovi		
Nikakav	Suho	20	
< 10	Vlažno	15	
10 - 25	Mokro	10	
25 - 125	Kapanje	8	
> 125	Tečenje	5	

Tablica 6-14. Stanje podzemne vode (Miščević, 2004)

6.1.6. Orijentacija diskontinuiteta

Jedan od osnovnih podatak pri klasificiranju stijenske mase je orijentacija diskontinuiteta, a definirana je s tri parametra: pravac pružanja, smjer nagiba i kut nagiba. Na čelu tunela i u kaloti potrebno je odrediti smjer nagiba diskontinuiteta koji se označava s α i kut nagiba β , a određuju se mjerenjem geološkim kompasom u tunelu. Orijentacija diskontinuiteta označava se kao α/β (Lukačić, 2020). Smjer i kut nagiba diskontinuiteta prikazani su na slici 6-4.



Slika 6-4. Smjer i kut nagiba diskontinuiteta

Pomoću stereografske projekcije prikazuju se rezultati izmjerenih orijentacija diskontinuiteta, a mogu se prikazati pomoću tragova ravnina, probodišta normala ili kao polovi diskontinuiteta. Diskontinuiteti će biti prostorno određeni bez obzira koji se od prethodno navedenih prikaza koristi (Lukačić, 2020). Na slici 6-5 prikazan je trag ravnine na ravnini stereografske projekcije i pol pravca na ravnini stereografske projekcije (Tomljenović, 2020).



Slika 6-5. Trag ravnine i pol pravca na ravnini stereografske projekcije (Tomljenović, 2020)

6.2. Q – klasifikacija

Q klasifikacija (engl. Rock Mass Quality system) je razvijena u Norveškom geološkom institutu u razdoblju od 1971. do 1974. godine, a razvili su ju Barton, Lien i Lunde na temelju iskustva iz 212 tunela izgrađenih u čvrstim stijenama Skandinavije od kojih je 30 bilo trajno nepodgrađeno (Stojković, 1991). Modifikacija klasifikacije prvi puta je izvedena 1993.

godine od strane Grimstada i Bartona na temelju 1050 primjera uglavnom iz podzemnih iskopa izvedenih u Norveškoj, a zatim su 2002. ažurirali podatke na temelju više od 900 novih primjera iz podzemnih iskopa izvedenih u Norveškoj, Švicarskoj i Indiji (Stojković, 1991).

Q sustav koristi se za određivanje kvalitete stijenske mase i tunelske podgrade (Stojković, 1991). Klasifikacija je temeljena na numeričkoj procjeni kvalitete stijenske mase Q upotrebom slijedećih šest parametara:

- 1. RQD indeks kvalitete jezgre,
- 2. J_n broj setova diskontinuiteta,
- 3. J_r indeks hrapavosti diskontinuiteta,
- 4. J_a indeks alteracije, trošnosti i ispune diskontinuiteta,
- 5. J_w faktor redukcije pukotinske vode i
- 6. SFR faktor redukcije naprezanja (in situ naprezanja).

Q vrijednost daje opis stabilnosti stijenske mase podzemnog otvora, a vrijednosti Q su u rasponu od 0.001 do 1000, raspoređene su u devet kategorija stijenske mase i obuhvaćaju više od 300 000 teorijski različitih geoloških situacija. Visoke vrijednosti Q označavaju dobru stabilnost dok niske vrijednosti lošu stabilnost stijenske mase, a određuju se pomoću sljedećeg izraza (Barton i dr., 1974):

$$Q = \frac{RQD}{J_n} * \frac{J_r}{J_a} * \frac{J_w}{SRF}$$
(6-1)

Indeks Q zapravo je funkcija tri člana. Prvi član prethodno spomenute jednadžbe (RQD/J_n) predstavlja sveukupnu strukturu stijenske mase i relativnu veličinu bloka. Drugi član (J_r/J_a) definira posmičnu čvrstoću između blokova koja je definirana s hrapavosti, ispunom i trošnosti stjenki pukotina. Autor je ustanovio da izraz tg-1 (J_r/J_a) približno odgovara posmičnoj čvrstoći pukotina. Posljednji član jednadžbe predstavlja aktivno stanje naprezanja, a definirano je pritiskom vode i parametrom *SRF* koji predstavlja opterećenje rastresene zone pri prolazu kroz rasjedna područja ili stijenske mase s glinom, naprezanje kod zdravih i kompetentnih stijenskih masa te gnječeće ili bujajuće opterećenje kod plastičnih stijenskih masa (Stojković, 1991). U Q sustavu se ne uzimaju izravno u obzir jednoosna tlačna čvrstoća materijala stijene i orijentacija (Krkač, 2022).

SRF ili faktor redukcije napona definira odnos između naprezanja i čvrstoće stijena oko podzemnog iskopa. Deformacija stijene, ispadanje i istiskivanje blokova, gorski udari i

dilatacija mogu nastati kao posljedice naprezanja. U tunelima, posljedice naprezanja mogu se vidjeti tek nekoliko mjeseci nakon iskopa, a mogu se odrediti procjenom iz strukturno – geoloških značajki, računanjem na temelju nadsloja i na temelju *in situ* ispitivanja (Arbanas, 2004).

Kvantitativne vrijednosti dobivene pomoću Q klasifikacije koriste se pri računanju naprezanja na podgradu te za dimenzioniranje podgrade. Podjela stijenske mase na temelju koeficijenta Q prikazana je u tablici 6-15 (Miščević, 2004).

Q	Klasifikacija stijenske mase		
0.001 0.01	krajnje loša kvaliteta		
0.01 - 0.1	izuzetno loša kvaliteta		
0.1 - 1.0	vrlo loša kvaliteta		
1.0 - 4.0	loša kvaliteta		
4.0 - 10.0	povoljna kvaliteta		
10.0 - 40.0	dobra kvaliteta		
40.0 - 100.0	vrlo dobra kvaliteta		
100.0 - 400.0	odlična kvaliteta		
400.0 - 1000.0	krajnje dobra kvaliteta		

Tablica 6-15. Klasifikacija stijenske mase prema Q koeficijentu (Miščević, 2004)

Klasifikacije i bodovanje pojedinih parametara *Q* klasifikacije prikazani su u tablicama od 6-16 do 6-22 sljedećim redoslijedom: *RQD*, broj setova diskontinuiteta, indeks hrapavosti i alteracija diskontinuiteta, faktor redukcije naprezanja i koeficijent pukotinske vode. Također su navedene i napomene za parametre za koje su već prethodno određene numeričke vrijednosti pomoću kojih se izmjerene vrijednosti na terenu svrstavaju u određenu grupu (Miščević, 2004).

Tablica 6-16. Indeks kvalitete jezgre za Q klasifikaciju (Miščević, 2004)

Inde	eks kvalitete jezgre	RQD (%)	Napomena
А	vrlo slab	0 - 25	kada se izmjeri <i>RQD</i> <10 (uključujući i
В	slab	25 - 50	0) kod izračunavanja vrijednosti Q
C	povoljan	50 - 75	uzima se da je $RQD = 10$
D	dobar	75 - 90	<i>RQD</i> intervali od 5 tj. 100, 95, 90 itd.
Е	odličan	90 - 100	su dovoljno točni za primjenu

	Broj setova diskontinuiteta	J_n	Napomena
A	masivna stijena bez pukotina ili poneki	0.5 - 1	
B jedan 2		2	
C jedan + poneki		3	
D dva		4	za krizanje tunela upotrijebi $3x J_n$
E dva + poneki		6	
F tri		9	za portale upotrijebiti
G	tri + poneki	12	$2 \lambda J_n$
Н	četiri i više	15	
J	razdrobljena stijena, slična tlu	20	

Tablica 6-17. Broj setova diskontinuiteta za Q klasifikaciju (Miščević, 2004)

Tablica 6-18. Indeks hrapavosti diskontinuiteta za Q klasifikaciju (Miščević, 2004)

	Indeks hrapavosti diskontinuiteta	J_r	Napomena
a) o	lodir zidova pukotine		
b) (dodir zidova pukotine prije posmika od 10 cn	1	
Α	prekidne pukotine	4	dodati 1.0 ako je
В	hrapave ili nepravilne, valovite	3	srednji razmak
С	glatke, valovite	2	relativnog
D skliske, valovite		1.5	veći od 3.0 m
E hrapave ili nepravilne, ravne		1.5	onis nukotina se
F glatke, ravne		1.0	odnosi na mali
G skliske, ravne		0.5	razmjer oblika
c) bez dodira zidova pukotine pri smicanju			$J_r = 0.5$ se može
Н	glinovita mineralna ispuna dovoljne debljine da spriječi dodir zidova pukotine	1.0	koristiti za ravne, zaglađene pukotine sa zaranjanjima
J	pjeskovita, šljunčana ili zdrobljena ispuna dovoljne debljine da spriječi dodir zidova pukotine	1.0	

Indeks alteracija pukotina J_a				
a) dodir zidova pukotine prije smicanja od 10 cm (tanka mineralna ispuna)				
А	zatvorene, zacijeljene pukotine	0.75		
В	nepromijenjeni zidovi pukotine samo s mrljama	1		
С	neznatno trošni zidovi pukotina, nerazmekšajuća mineralna prevlaka	2		
D	prahovita, pjeskovito-glinovita prevlaka, malo gline	3		
Е	razmekšajuća, glinovita prevlaka	4		
b) dodir zidova pukotine prije smicanja od 10 cm (tanka mineralna ispuna)				
F	pjeskovite čestice, dezintegrirana stijena bez gline	4		
G	jako prekonsolidirana, nerazmekšajuća glina	6		
Н	srednje do nisko prekonsolidirana razmekšajuća glina	8		
J	bujajuća glinena ispuna	8 - 12		
c) pri	smicanju nema dodira zidova pukotine (debela mineralna ispu	na)		
К, L, М	zone ili slojevi dezintegrirane ili zdrobljene stijene i gline	6.0, 8.0, 8 - 12		
N	zone prahovite ili pjeskovite gline	5.0		
О, Р, R	debele neprekinute zone ili sloj gline	10, 13, 13 - 20		

Tablica 6-19. Indeks alteraci	ja	pukotina za	Q	klasifikaciju	(Miščević, 2004)
-------------------------------	----	-------------	---	---------------	------------------

	SRF				
a) oslabljene zone sijeku iskapanje, što može uzrokovati rastresanje stijenske mase pri iskopu					
А	učestala pojava oslabljeni kemijski raspadnutu stije stijena (st	h zona koja sa mu, vrlo rastre ve dubine)	adrži glinu ili esena okolna	10.0	
В	jedna oslabljena zona ko raspadnutu stijenu (c	ja sadrži glinu lubina iskopa	ili kemijski ≤ 50 m)	5.0	
С	jedna oslabljena zona ko raspadnutu stijenu (d	ja sadrži glinu lubina iskopa	ili kemijski > 50 m)	2.5	
D	učestale rasjedne zone u rastresena okolna	zdravoj stijeni stijena (sve du	(bez gline), Ibine)	7.5	
Е	jedna rasjedna zona u zdrav iskopa	voj stijeni (bez ≤50m)	z gline, dubina	5.0	
F	jedna rasjedna zona u zdrav iskopa	voj stijeni (bez > 50m)	z gline, dubina	2.5	
G	rastresene, otvorene puk stijenske mas	totine, jaka raz se (sve dubine)	zlomljenost)	5.0	
b) zdrava stijena, problemi stijenskog pritiska					
	SRF				
Н	niski pritisak, blizu površine, otvorene pukotine	> 200	< 0.01	2.5	
J	srednji pritisak, povoljni uvjeti naprezanja	200 - 10	0.01 - 0.3	1.0	
К	visoki pritisak, vrlo zbijena struktura	10 - 5	0.3 - 0.4	0.5 - 2.0	
L	umjereno kalanje nakon 1 sat u masivnoj stijenskoj masi	5 - 3	0.5 - 0.65	5 - 50	
М	kalanje i prskanje stijene nakon nekoliko minuta u masivnoj stijenskoj masi	3 - 2	0.65 - 1	50 - 200	
N	izrazito prskanje stijene i neposredna deformacija u masivnoj stijenskoj masi	< 2	> 1	200 - 400	
c) zgnječena stijena, plastični tok stijene pod utjecajem visokog stijenskog pritiska					
$\sigma_{ heta}/\sigma_{c}$				SRF	
0	slabi pritisak zgnječene	e stijene	1 - 5	5 - 10	
Р	jak pritisak zgnječene	stijene	> 5	10 - 20	
d) bujajuća stij	ena; kemijska bujajuća aktivn	ost ovisna o p	risustvu vode	SRF	
R	slabi pritisak l	oujajuće stijen	e	5 - 10	
S	jaki pritisak b	10 - 20			

Tablica 6-20. Faktor redukcije naprezanja za *Q* klasifikaciju (Miščević, 2004)

	Tablica 6-21. Napomene vezane za	faktor redukcije na	aprezanja (Miščević, 2004)
--	----------------------------------	---------------------	----------------------------

Napomene uz tablicu 6-20.			
oznake: σ_c - jednoosna tlačna čvrstoća stijene; σ_{θ} - najveće tangencijalno naprezanje (procijenjeno prema teoriji elastičnosti) σ_1 i σ_3 - veće i manje glavno naprezanje			
reducirati vrijednosti SRF za 25% - 50% ako relevantna zgnječena zona utječe, ali ne presijeca iskop			
za jako anizotropna prirodna naprezanja, kada je $5 \le \sigma_1/\sigma_3 \le 10$ reducirati σ_c na 75% vrijednosti			
Kada je $\sigma_1/\sigma_3 > 10$ reducirati σ_c na 50% vrijednosti			
slučajevi L, M, i N su najviše relevantni za projektiranje podgrade tunela na velikim dubinama u čvrstoj stijenskoj masi na $RQD/J_n = 50 - 200$			
u slučajevima gdje je debljina nadsloja manja od širine raspona tunela, <i>SRF</i> treba povećati od 2.5 na 5.0			

Tablica 6-22. Koeficijent pukotinske vode za *Q* klasifikaciju (Miščević, 2004)

			Približni pritisak vode
	Koeficijent pukotinske vode	J_w	(MPa)
Α	suhi iskop ili manji priliv, tj. < 5 i/min lokalno	1.0	< 0.1
	srednji priliv ili pritisak, ponegdje isprana		
B	ispuna pukotine	0.66	0.1 - 0.25
veliki priliv ili visoki pritisak u zdravoj stijeni s			
C	pukotinama bez ispune	0.5	0.25 - 1.0
veliki priliv ili visoki pritisak, značajno			
D	ispiranje ispune pukotina	0.33	0.25 - 1.0
	iznimno veliki priliv ili vodeni pritisak, pri		
E	miniranju opada s vremenom	0.2 - 0.1	> 1.0
	iznimno veliki priliv ili pritisak vode koji se		
F	nastavlja bez zamjetnog opadanja	0.1 - 0.005	> 1.0

U tablicama su navedene određene napomene pri proračunu kvalitete stijenske mase no potrebno je obratiti pažnju i na sljedeće (Barton i dr., 1974):

- 1. u nedostatku bušenja *RQD* se može izračunati iz ukupnog broja pukotina koje su sadržane u jediničnom volumenu,
- 2. pri procjeni parametra J_n , koji predstavlja broj skupova pukotina, često se susrećemo sa škriljavošću, listanjem, pločastim cijepanjem ili plohama slojevitosti. Ako su ove pojave jako izražene trebaju se računati kao setovi pukotina, a ukoliko postoji samo nekoliko takvih diskontinuiteta ili samo povremeno dolazi do lomova jezgre prilikom bušenja, uzrokovanih prethodno spomenutim geološkim strukturama, pravilnije je da se računaju kao slučajne pukotine,

- 3. parametri J_r i J_a određuju se za najslabiji set pukotina ili glinom ispunjen diskontinuitet u datom području. Međutim ako je set pukotina ili glinom ispunjen diskontinuitet s minimalnom vrijednosti J_r/J_a povoljno orijentiran s obzirom na stabilnost, potrebno je provesti procjenu te eventualno uzeti u proračun drugi nepovoljnije orijentiran set pukotina ili diskontinuitet, iako ima veću vrijednost J_r/J_a ,
- 4. kada stijenska masa sadrži glinu, faktor SRF treba vrednovati prema smanjenom opterećenju. U takvom je slučaju čvrstoća samog stijenskog materijala nebitna. Naprotiv, u slučaju minimalne ispucanosti i potpunog odsustva gline, čvrstoća stijenskog materijala postaje značajna pa će stabilnost ovisiti o omjeru pritiska i čvrstoće stijenskog materijala. Jako anizotropna polja napona nepovoljna su za stabilnost i na njih treba obratiti pažnju,
- 5. tlačna i vlačna čvrstoća (σ_c i σ_t) stijenskog materijala treba biti ispitana u smjeru koji je najnepovoljniji za stabilnost (anizotropne stijene). Uzorci trebaju biti saturirani u skladu sa sadašnjim ili budućim *in situ* uvjetima. Vrlo oprezna procjena čvrstoće potrebna je kod stijena koje slabe pri izlaganju vlazi ili u uvjetima saturacije.

7. GEOLOŠKE I INŽENJERSKOGEOLOŠKE ZNAČAJKE STIJENSKE MASE U ZONI ISKOPA SJEVERNE (LIJEVE) CIJEVI TUNELA "UČKA"

U ovom poglavlju detaljno je opisano 8 geotehničkih jedinica koje uključuju svih 7 litoloških i 7 strukturnih blokova. Prikazane su dominantne kategorije stijenskih masa za svaku pojedinu geotehničku jedinicu. Također, za svaku geotehničku jedinicu priložene su stereografske projekcije na kojima su prikazani sustavi slojevitosti i diskontinuiteta.

7.1. Geotehnička jedinica T2 (30+569,00 – 30+681,00) pločasti vapnenac, paleocen, eocen (V_{pl}, Pc, E)

U geotehničkoj jedinici T2 (stacionaža 30+569,00 – 30+681,00) zastupljeni su tanko do vrlo debelo pločasti vapnenci (Tišljar, 1994), a debljine slojeva su od 5 do 60 cm za tanko pločaste vapnence i odnosno veće od 120 cm za vrlo debelo pločaste vapnence. U ovoj geotehničkoj jedinici iskop se dominantno izvodio u IV. (65 %) i V. (25 %) kategoriji stijenske mase (slika 7-1). Pločasti vapnenci okarakterizirani su duljinom slojeva većom od 20 m, a razmak između slojeva varira u rasponu od 5 do 120 cm. Između slojeva pojavljuje se glinovita ispuna s primjesama ugljene tvari mjestimice i debljine veće od 10 cm. Jednoosna tlačna čvrstoća stijenske mase u pločastim vapnencima varira u rasponu od 90 do 200 MPa.



Slika 7-1. Iskop u geotehničkoj jedinici T2 (stacionaža 30+569,00 – 30+681,00) prema kategorijama stijenske mase

Prikaz diskontinuiteta na stereografskoj projekciji za geotehničku jedinicu T2 dan je na slici 7-2. Kao ulazni podaci korišteni su svi izmjereni setovi diskontinuiteta koji uključuju slojevitost i druge pukotine, a koji su izmjereni na čelu tunela od stacionaže 30+569,00 – 30+681,00. Ukupno je izmjereno 61 setova diskontinuiteta, koji su podijeljeni u šest skupina sljedećih orijentacija: 330-350/5-35, 40-80/60-85, 190-220/45-80, 0-10/70-80, 0-20/10-30 i 150-170/75-80. Prosječan azimut smjera pružanja osi tunela je 113°, što znači da se iskop provodi u smjeru jugoistoka.



Slika 7-2. Stereografska projekcija za izmjerene setove diskontinuiteta u geotehničkoj jedinici T2 (stacionaža 30+569,00 – 30+681,00)

7.1.1. Iskop u pločastom vapnencu IV. kategorije stijenske mase na stacionaži 30+612,00

Na slici 7-3 prikazano je čelo iskopa na stacionaži 30+612,00 izgrađeno od bijelo do sivo smeđeg pločastog vapnenca (V_{pl}, Pc, E). Azimut čela iznosi 113° , a visina nadsloja je oko 129 m. Na čelu iskopa izražena je slojevitost orijentacije 330/10 čije je pružanje okomito na tunelsku os, nagiba suprotno od smjera iskopa, a zbog malog nagiba slojeva, faktor korekcije iznosi - 5 bodova. Prisutna su i dva vertikalna pukotinska sustava orijentacije 40-50/80 i 200-220/70-80 čija su pružanja približno paralelna s tunelskom osi. Zbog vrlo nepovoljne orijentacije na dijelovima gdje je nagib veći od 45° , faktor korekcije iznosi - 12 bodova.



Slika 7-3. Iskop u pločastom vapnencu IV. kategorije stijenske mase na stacionaži 30+612,00 Jednoosna tlačna čvrstoća stijenske mase je u rasponu od 50 do 100 MPa, RQD je u rasponu 25 – 50 %, a čelo je vlažno. Razmak između slojeva orijentacije 330/10 varira u rasponu od 20 do 60 cm, a pukotinska ispuna je glinovita i vlažna debljine veće od 5 mm s primjesama ugljene tvari koje su crne boje i ostavljaju mastan trag na rukama. Plohe slojevitosti su dužine veće od 20 m, glatke i jako rastrošene.

Vertikalni pukotinski sustavi 40-50/80 i 200-220/70-80 imaju ista kvalitativna svojstva. Razmak diskontinuiteta iznosi 6 - 20 cm, a pukotinska ispuna je glinovita debljine do 5 mm. Pukotine su dužine od 1 do 3 m, neznatno su hrapave i umjereno rastrošene.



Slika 7-4. Bitumenizirana ispuna debljine veće od 5 mm po plohama slojevitosti 330/10 na stacionaži 30+612,00

Bodovi dobiveni na temelju RMR klasifikacije su 32 za slojevitost orijentacije 330/10 i 34 boda za vertikalne pukotinske setove orijentacije 40-50/80 i 200-220/70-80 pa se prema tome primjenjuje tehnologija iskopa za IV. kategoriju stijenske mase. Obrazac za RMR klasifikaciju prikazan je u prilogu 1.

7.1.2. Iskop u pločastom vapnencu V. kategorije stijenske mase na stacionaži 30+667,50

Na slici 7-5 prikazano je čelo iskopa na stacionaži 30+667,50 izgrađeno od bijelo do sivo smeđeg pločastog vapnenca (V_{pl}, Pc, E). Azimut čela iznosi 111°, a visina nadsloja je oko 146 m. Na čelu iskopa izražena je slojevitost orijentacije 330/10-15 čije je pružanje okomito na tunelsku os, nagiba suprotno od smjera iskopa, a zbog malog nagiba slojeva faktor korekcije iznosi - 5 bodova. Prisutna su i dva vertikalna pukotinska sustava orijentacije 10/70-80 i 200-220/70-80 čija su pružanja približno paralelna s tunelskom osi. Zbog vrlo nepovoljne orijentacije na dijelovima gdje je nagib veći od 45°, faktor korekcija iznosi - 12 bodova.



Slika 7-5. Iskop u pločastom vapnencu V. kategorije stijenske mase na stacionaži 30+667,50

Jednoosna tlačna čvrstoća stijenske mase je manja od 25 MPa, RQD je manji od 25 %, a čelo je vlažno. Razmak između slojeva orijentacije 330/10-15 varira u rasponu od 20 do 60 cm, a pukotinska ispuna je glinovita i vlažna debljine do 10 mm s primjesama ugljene tvari

koje su crne boje i ostavljaju mastan trag na rukama. Plohe slojevitosti su dužine veće od 20 m, glatke i potpuno rastrošene.

Vertikalni pukotinski sustavi 10/70-80 i 200-220/70-80 imaju ista kvalitativna svojstva. Razmak diskontinuiteta iznosi 6 – 20 cm, a pukotinska ispuna je meka debljine do 5 mm. Pukotine su dužine od 1 do 3 m , glatke i potpuno rastrošene. Kvalitativna svojstva vertikalnih pukotinskih sustava ukazuju na nestabilnost i sklonost odvaljivanju blokova u kaloti i ramenima čela.





U desnom boku vidljiva je kaverna prikazana na slici 7-7 koja je nastala između ploha slojevitosti orijentacije 330/10-15. Kaverna je širine oko 1,0 m, visine oko 0,6 m, a pružanje kaverne prema kaloti i podini nije moguće odrediti. Ispod kaverne, desnu stopu zauzima potpuno rastrošena stijenska masa s debelim proslojcima gline.



Slika 7-7. Kaverna između slojnih ploha 330/10-15 u desnom boku na stacionaži 30+667,50

Bodovi dobiveni na temelju RMR klasifikacije su 19 za set slojevitosti orijentacije 330/10-15, kao i 19 za vertikalne pukotinske setove orijentacije 10/70-80 i 200-220/70-80. Prema tome se primjenjuje tehnologija iskopa za V. kategoriju stijenske mase. Obrazac za RMR klasifikaciju prikazan je u prilogu 2.

7.2. Geotehnička jedinica T2 – T3 (stacionaža 30+681,00 – 30+709,00): kontakt pločastih vapnenaca, paleocen, eocen (V_{pl}, Pc, E) i rudistnih vapnenaca, gornja kreda (V_{rud}, K₂)

Geotehnička jedinica T2 – T3 (stacionaža 30+681,00 – 30+709,00) označava geološku granicu pločastih (V_{pl}, Pc, E) i rudistnih (V_{rud}, K₂) vapnenaca. U slučaju kada je prisutan kontakt dviju geotehničkih jedinica na čelu iskopa ne kartira se svaka geotehnička jedinica zasebno već se čelo iskopa kartira kao jednu cjelinu. Iskop u zoni geološke granice pločastih i rudistnih vapnenaca izvodio se samo u III. kategoriji stijenske mase što se može vidjeti iz dijagrama prikazanog na slici 7-8. Jednoosna tlačna čvrstoća varira u rasponu od 90 do 200 MPa za pločaste vapnence, a za rudistne vapnence varira u rasponu od 70 do 120 MPa.



Slika 7-8. Iskop u geotehničkoj jedinici T2 – T3 (stacionaža 30+681,00 – 30+709,00) prema kategorijama stijenske mase

Prikaz diskontinuiteta na stereografskoj projekciji za geotehničku jedinicu T2 – T3 dan je na slici 7-9. Kao ulazni podaci korišteni su svi izmjereni setovi diskontinuiteta koji

uključuju slojevitost i druge diskontinuitete na čelu tunela od stacionaže 30+681,00 – 30+709,00, a ukupno je izmjereno 35 setova diskontinuiteta koji su podijeljeni su u pet skupina sljedećih orijentacija: 310/35, 50-80/50-85, 150-170/60-80, 350-20/70-80 i 85-90/25-35. Prosječan azimut smjera pružanja osi tunela je 109°, što znači da se iskop provodi u smjeru istoka.



Slika 7-9. Stereografska projekcija za izmjerene setove diskontinuiteta u geotehničkoj jedinici T2 – T3 (stacionaža 30+681,00 – 30+709,00)

7.2.1. Iskop na kontaktu pločastog i rudistnog vapnenca u III. kategoriji stijenske mase na stacionaži 30+681,00

Na slici 7-10 prikazano je čelo iskopa na kontaktu, odnosno geološkoj granici pločastog vapnenca (V_{pl} , Pc, E) i rudistnog vapnenca gornje krede (V_{rud} , K₂) na stacionaži 30+681,00. Veći dio čela iskopa izgrađen je od bijelo do sivo smeđeg uslojenog pločastog vapnenca (V_{pl} , Pc, E), dok je donja lijeva polovica čela izgrađena od stijenske mase bijele boje u kojoj nije uočena slojevitost (V_{rud} , K₂). Azimut čela iznosi 110°, a visina nadsloja je oko 148 m. Na čelu iskopa izražena je slojevitost orijentacije 330/20 čije je pružanje okomito na tunelsku os, nagiba suprotno od smjera iskopa, a zbog nagiba slojeva od 20° faktor korekcije iznosi - 10 bodova. Prisutna su i dva vertikalna pukotinska sustava orijentacije 10/70-80 i 200-

220/75-80 čija su pružanja približno paralelna s tunelskom osi. Zbog vrlo nepovoljne orijentacije na dijelovima gdje je nagib veći od 45°, faktor korekcije iznosi - 12 bodova.



Slika 7-10. Kontakt pločastog vapnenca i rudistnog vapnenca gornje krede u III. kategorije stijenske mase na stacionaži 30+681,00

Jednoosna tlačna čvrstoća stijenske mase je u rasponu 50 – 100 MPa, RQD je u rasponu od 50 do 75 %, a voda ne čelu nije zabilježena. Razmak između slojeva orijentacije 330/20 varira u rasponu od 20 do 60 cm, a pukotinska ispuna je glinovita debljine do 5 mm. Plohe slojevitosti su dužine veće od 20 m, neznatno su hrapave i umjereno rastrošene. Vertikalni pukotinski sustavi 10/70-80 i 200-220/75-80 imaju ista kvalitativna svojstva. Razmak diskontinuiteta iznosi od 6 do 20 cm, pukotinska ispuna je meka debljine do 5 mm. Pukotine su dužine veće od 20 m, hrapave i umjereno rastrošene.

Bodovi dobiveni na temelju RMR klasifikacije su 44 za slojevitost orijentacije 330/20 i 48 za vertikalne pukotinske setove orijentacije 10/70-80 i 200-220/75-80 pa se prema tome primjenjuje tehnologija iskopa za III. kategoriju stijenske mase. Obrazac za RMR klasifikaciju prikazan je u prilogu 3.
7.3. Geotehnička jedinica T2 (stacionaža 30+709,00 – 30+721,00): pločasti vapnenac, paleocen, eocen (V_{pl}, Pc, E)

Karakteristike geotehničke jedinice T2 opisane su u poglavlju 7.1., a iskop se u pločastim vapnencima od stacionaže 30+709,00 - 30+721,00 izvodio u III. (58 %) i IV. (42 %) kategoriji što je prikazano na slici 7-11.



Slika 7-11. Iskop u geotehničkoj jedinici T2 (stacionaža 30+709,00 – 30+721,00) prema kategorijama stijenske mase

Prikaz diskontinuiteta na stereografskoj projekciji za geotehničku jedinicu T2 dan je na slici 7-12. Kao ulazni podaci korišteni su svi izmjereni setovi diskontinuiteta koji uključuju slojevitost i druge diskontinuitete na čelu tunela od stacionaže 30+709,00 – 30+721,00, a ukupno je izmjereno sedam setova diskontinuiteta koji su podijeljeni u tri skupine sljedećih orijentacija: 330-350/20-85, 30-40/80 i 200/75-80. Prosječan azimut smjera pružanja osi tunela je 109°, što znači da se iskop provodi u smjeru istoka.



Slika 7-12. Stereografska projekcija za izmjerene setove diskontinuiteta u geotehničkoj jedinici T2 (stacionaža 30+709,00 – 30+721,00)

7.3.1. Iskop u pločastom vapnencu III. kategorije stijenske mase na stacionaži 30+712,00

Na slici 7-13 prikazano je čelo iskopa na stacionaži 30+712,00 izgrađeno od bijelo do sivo smeđeg pločastog vapnenca (V_{pl}, Pc, E). Azimut čela iznosi 109° , a visina nadsloja je oko 155 m. Na čelu iskopa izražena je slojevitost orijentacije 330/20 čije je pružanje okomito na tunelsku os, nagiba suprotno od smjera iskopa, a zbog nagiba slojeva od 20° faktor korekcije iznosi - 10 bodova. Prisutna su i dva vertikalna pukotinska sustava orijentacije 10/80 i 200-220/75-80 čija su pružanja približno paralelna s tunelskom osi. Zbog vrlo nepovoljne orijentacije na dijelovima gdje je nagib veći od 45° , faktor korekcije iznosi - 12 bodova.



Slika 7-13. Iskop u pločastom vapnencu III. kategorije stijenske mase na stacionaži 30+712,00

Jednoosna tlačna čvrstoća stijenske mase je u rasponu od 50 do 100 MPa, RQD je u rasponu od 50 do 75 %, a voda ne čelu nije zabilježena. Razmak između slojeva orijentacije 330/20 varira u rasponu od 60 cm do 2 m, a glinovito bitumenizirana pukotinska ispuna je debljine veće od 5 mm. Plohe slojevitosti su dužine veće od 20 m, glatke i jako rastrošene. Vertikalni pukotinski sustavi 10/80 i 200-220/75-80 imaju ista kvalitativna svojstva. Razmak diskontinuiteta iznosi od 6 do 20 cm, pukotinska ispuna je meka debljine do 5 mm. Pukotine su dužine od 1 do 3 m, neznatno su hrapave i umjereno rastrošene. Kalotu i ramena zauzima kompaktna stijenska masa što znači da se sustavi slojevitosti i diskontinuiteta teško mogu pratiti, dok se na čelu lako može pratiti slojevitost i vertikalni pukotinski sustavi. Također, diskontinuiteti u kaloti i ramenima nisu rastrošeni kao i na čela te ne postoji mogućnost odvaljivanja stijenske mase iz kalote.

Bodovi dobiveni na temelju RMR klasifikacije su 42 za slojevitost orijentacije 330/20 i 44 za vertikalne pukotinske setove orijentacije 10/80 i 200-220/75-80 pa se prema tome primjenjuje tehnologija iskop za III. kategoriji stijenske mase. Obrazac za RMR klasifikaciju prikazan je u prilogu 4.

7.3.2. Iskop u pločastom vapnencu IV. kategorije stijenske mase na stacionaži 30+718,00

Na slici 7-14 prikazano je čelo iskopa na stacionaži 30+718,00 izgrađeno od bijelo do sivo smeđeg pločastog vapnenca (V_{pl}, Pc, E). Azimut čela iznosi 109° , a visina nadsloja je oko 156 m. Na čelu iskopa izražena je slojevitost orijentacije 330/20 čije je pružanje okomito na tunelsku os, nagiba suprotno od smjera iskopa, a zbog nagiba slojeva od 20° faktor korekcije iznosi - 10 bodova. Prisutna su i dva vertikalna pukotinska sustava orijentacije 40-50/80 i 200-220/75-80 čija su pružanja približno paralelna s tunelskom osi. Zbog vrlo nepovoljne orijentacije na dijelovima gdje je nagib veći od 45° , faktor korekcije iznosi - 12 bodova.



Slika 7-14. Iskop u pločastom vapnencu IV kategorije stijenske mase na stacionaži 30+718,00

Jednoosna tlačna čvrstoća stijenske mase je u rasponu od 25 do 50 MPa, RQD je manji od 25 %, a voda ne čelu nije zabilježena. Razmak između slojeva orijentacije 330/20 varira u rasponu od 60 cm do 2 m, a glinovito bitumenizirana pukotinska ispuna je debljine veće od 5 mm. Plohe slojevitosti su dužine veće od 20 m, glatke i jako rastrošene. Vertikalni pukotinski sustavi 40-50/80 i 200-220/75-80 imaju ista kvalitativna svojstva stijenske mase. Razmak diskontinuiteta iznosi od 6 do 20 cm, a ispuna je glinovita debljine veće od 5 mm. Pukotine su dužine od 1 do 3 m, neznatno su hrapave, umjereno rastrošene. Bodovi dobiveni na temelju RMR klasifikacije su 29 za slojevitost orijentacije 330/20 i 28 za vertikalne pukotinske setove orijentacije 40-50/80 i 200-220/75-80 pa se prema tome primjenjuje tehnologija iskopa za IV. kategoriju stijenske mase. Obrazac za RMR klasifikaciju prikazan je u prilogu 5.

7.4. Geotehnička jedinica T3 (stacionaža 30+734,00 – 32+772,00): rudistni vapnenci, gornja kreda (V_{rud}, K₂)

Iskop se u geotehničkoj jedinici T3 (stacionaža 31+077,00 – 31+200,00) dominantno izvodio u II. kategoriji stijenske mase (80 %), a prilikom pojave speleoloških objekata na čelu iskop se izvodio u V. kategoriji (11 %) što je prikazano na slici 7-15. Jednoosna tlačna čvrstoća stijenske mase u rudistnim vapnencima varira u rasponu od 70 do 120 MPa. Jedne od glavnih karakteristika vapnenaca su okršavanje, pojava speleoloških objekata, prodor vode, rasjedne i kaverozne zone te velika topivost minerala kalcita u kontaktu s vodom. Kaverne su u većini slučajeva predisponirane tektonikom, a ukoliko se pojavi jači tok vode u kaverni samim time biti će i jača topivost minerala kalcita te će biti i više odnošenja materijala. Ukoliko se vapnenac klasificira kao vrlo dobro stijenske masa, gdje su diskontinuiteti, zdravi, nerastrošeni i nemaju glinovitu ispunu može nakon drobljena materijala poslužiti kao agregat za izradu betona ili kao portland cement.



Slika 7-15. Iskop u geotehničkoj jedinici T3 (stacionaža 31+077,00 – 31+200,00) prema kategorijama stijenske mase

Prikaz diskontinuiteta na stereografskoj projekciji za geotehničku jedinicu T3 dan je na slici 7-16. Kao ulazni podaci korišteni su svi izmjereni setovi diskontinuiteta koji uključuju slojevitost i druge pukotine, a koji su izmjereni na čelu tunela od stacionaže 31+077,00 – 31+200,00. Ukupno je izmjereno 46 setova diskontinuiteta, koji su podijeljeni u pet skupina sljedećih orijentacija: 170-180/55-85, 350-10/65-85, 50-80/45-85, 200-250/40-85 i 330-340/75-85. Prosječan azimut smjera pružanja osi tunela je 90°, što znači da se iskop provodi u smjeru istoka.



Slika 7-16. Stereografska projekcija za izmjerene setove diskontinuiteta u geotehničkoj jedinici T3 (stacionaža 31+077,00 – 31+200,00)

7.4.1. Kaverna u rudistnom vapnencu gornje krede na stacionaži 31+077,00

Na slici 7-17 prikazano je čelo iskopa na stacionaži 31+077,00. Čelo iskopa zauzima kaverna otvorena u bijelom rudistnom vapnenac gornje krede (V_{rud}, K₂). Azimut čela iznosi 91°, a visina nadsloja je oko 200 m.



Slika 7-17. Kaverna u rudistnom vapnencu gornje krede na stacionaži 31+077,00

Ukoliko je prisutna kaverna na čelu iskopa RMR klasifikaciju nije moguće primijeniti, već prema Općih Tehničkih Uvjeta kaverna automatski spada u V. kategoriju. Sustavi po kojima je otvoren vertikalni dimnjak su 180-190/80 i 0/85, dakle vertikalni pukotinski sustavi. Jednoosna tlačna čvrstoća stijenske mase je u rasponu od 100 do 250 MPa, a na čelu iskopa zabilježeno je kapanje vode pri čemu je dotok vode u rasponu od 25 do 125 l/min. Vertikalni dimnjak je nepoznate visine, ali zbog jakog strujanja zraka ukazuje na povezanost s površinom. Također, nepoznata je dubina zbog zatrpanosti dimnjaka materijalom od miniranja.

7.4.2. Iskop u rudistnom vapnencu gornje krede III. kategorije stijenske mase na stacionaži 31+094,00

Na slici 7-18 prikazano je čelo iskopa na stacionaži 31+094,00 izgrađeno od bijelog rudistnog vapnenca gornje krede (V_{rud}, K₂). Azimut čela iznosi 91°, a visina nadsloja je oko 195 m. Na čelu iskopa izmjerena su tri pukotinska sustava. Vertikalni pukotinski sustavi orijentacije 180-190/70 i 0/65-75 imaju pružanje približno paralelno s tunelskom osi. Zbog vrlo nepovoljne orijentacije na dijelovima gdje je nagib veći od 45°, faktor korekcije iznosi - 12 bodova. Okomiti pukotinski sustav 55/40 čiji je nagib u smjeru iskopa pod kutom manjim od 45° ima faktor korekcije koji iznosi - 2.



Slika 7-18. Iskop u rudistnom vapnencu gornje krede III. kategorije stijenske mase na stacionaži 31+094,00

Jednoosna tlačna čvrstoća stijenske mase je u rasponu od 100 do 250 MPa, RQD je u rasponu od 50 do 75 %, a voda ne čelu nije zabilježena. Razmak između diskontinuiteta orijentacije 180-190/70 je u rasponu od 20 do 60 cm, pukotine imaju meku ispunu veću od 5 mm, neznatno su hrapave, jako rastrošene i duljine od 10 do 20 m. Razmak između diskontinuiteta orijentacije 0/65-75 je u rasponu od 20 do 60 cm, pukotine imaju meku ispunu manju od 5 mm, hrapave su, umjereno rastrošene i duljine od 3 do 10 m. Razmak između diskontinuiteta orijentacije 55/40 je u rasponu od 20 do 60 cm, pukotine imaju meku ispunu manju od 5 mm, neznatno su hrapave, umjereno rastrošene i duljine od 3 do 10 m. Razmak

Bodovi dobiveni na temelju RMR klasifikacije su 43 za vertikalni pukotinski set orijentacije 180-190/60-70, 51 bod za set orijentacije 0/65-75 i 59 bodova za okomiti pukotinski set orijentacije 55/40 pa se prema tome primjenjuje tehnologija iskopa za III. kategoriju stijenske mase. Obrazac za RMR klasifikaciju prikazan je u prilogu 6.

7.4.3. Iskop u rudistnom vapnencu gornje krede II. kategorije stijenske mase na stacionaži 31+158,00

Na slici 7-19 prikazano je čelo iskopa na stacionaži 31+158,00 izgrađeno od bijelog rudistnog vapnenca gornje krede (V_{rud}, K₂). Azimut čela iznosi 89°, a visina nadsloja je oko 215 m. Na čelu iskopa izmjerena su četiri pukotinska sustava. Vertikalni pukotinski sustavi orijentacije 170/80, 0-10/70 i 200/45-50 paralelni su s tunelskom osi. Sustavi 170/80 i 0-10/70 zbog vrlo nepovoljne orijentacije i nagiba većeg od 45° imaju faktor korekcije koji iznosi - 12 bodova, dok faktor korekcije iznosi - 5 bodova za sustav 200/40-45 zbog nagiba manjeg od 45°. Okomiti pukotinski sustav 65-70/40 čiji je nagib u smjeru iskopa pod kutom manjim od 45° ima faktor korekcije koji iznosi - 2 boda.



Slika 7-19. Iskop u rudistnom vapnencu gornje krede II. kategorije stijenske mase na stacionaži 31+158,00

Jednoosna tlačna čvrstoća stijenske mase je u rasponu od 100 do 250 MPa, RQD je u rasponu od 90 do 100 %, a voda ne čelu nije zabilježena. Razmak između diskontinuiteta orijentacije 170/80 je u rasponu od 6 do 20 cm, pukotine su zatvorene, vrlo hrapave, nerastrošene i duljine od 1 do 3 m. Razmak između diskontinuiteta orijentacije 0-10/70 je u rasponu od 60 cm do 2 m, pukotine su zatvorene, vrlo hrapave, nerastrošene i duljine manje

od 1 m. Razmak između diskontinuiteta orijentacije 200/40-45 je u rasponu od 6 do 20 cm, pukotine su zatvorene, vrlo hrapave, nerastrošene i duljine do 1 m. Razmak između diskontinuiteta orijentacije 65-70/40 je u rasponu od 6 do 20 cm, pukotine su zatvorene, vrlo hrapave, nerastrošene i duljine od 10 do 20 m.

Bodovi dobiveni na temelju RMR klasifikacije su 80 za pukotinske setove orijentacije 0-10/70 i 200/40-45, 71 bod za pukotinski set orijentacije 170/80 i 79 bodova za okomiti pukotinski set orijentacije 65-70/40 pa se prema tome primjenjuje tehnologija iskopa za II. kategoriju stijenske mase. Obrazac za RMR klasifikaciju prikazan je u prilogu 7.

7.5. Geotehnička jedinica T4 (stacionaža 32+819,00 – 33+315,00): foraminiferski vapnenci, donji i srednji eocen (V_{for}, E_{1,2})

U geotehničkoj jedinici T4 (stacionaža 32+950,00 – 33+055,50) iskop se dominantno izvodio u III. (81 %) i II. (19 %) kategoriji stijenske mase što je prikazano na slici 7-20. Jednoosna tlačna čvrstoća stijenske mase u foraminiferskim vapnencima varira u rasponu od 90 do 200 MPa. Karakteristike za foraminiferske vapnence podjednake su onima za rudistne vapnence, a opisane su u poglavlju 7.4.



Slika 7-20. Iskop u geotehničkoj jedinici T4 (stacionaža 32+950,00 – 33+055,50) prema kategorijama stijenske mase

Prikaz diskontinuiteta na stereografskoj projekciji za geotehničku jedinicu T4 dan je na slici 7-21. Kao ulazni podaci korišteni su svi izmjereni setovi diskontinuiteta koji uključuju slojevitost i druge pukotine, a koji su izmjereni na čelu tunela od stacionaže 32+950,00 – 33+055,50. Ukupno je izmjereno 46 setova diskontinuiteta, koji su podijeljeni u sedam skupina slijedećih orijentacija: 30-40/70-80, 300-310/70, 200-230/70, 260-270/30-70, 350-20/70, 120-140/60-80 i 60-70/20-30. Prosječan azimut smjera pružanja osi tunela je 84°, što znači da se iskop provodi u smjeru istoka.



Slika 7-21. Stereografska projekcija za izmjerene setove diskontinuiteta u geotehničkoj jedinici T4 (stacionaža 31+077,00 – 31+200,00)

7.5.1. Iskop u foraminiferskom vapnencu III. kategorije stijenske mase na stacionaži 33+006,50

Na slici 7-22 prikazano je čelo iskopa na stacionaži 33+006,50 izgrađeno od foraminiferski vapnenac (V_{for}, $E_{1,2}$). Azimut čela iznosi 84°, a visina nadsloja je oko 440 m. Na čelu iskopa su izmjerena četiri pukotinska sustava. Vertikalni pukotinski sustav orijentacije 220/80 ima pružanje približno paralelno s tunelskom osi, a zbog vrlo nepovoljne orijentacije gdje je nagib veći od 45° faktor korekcije iznosi - 12 bodova. Sustav orijentacije 120-130/75-80 čije je pružanje okomito na tunelsku os u smjeru iskopa pod kutom većim od

45° nema faktor korekcije. Okomiti pukotinski sustavi orijentacije 270/60-70 i 300-310/70 čiji je nagib suprotan od smjera iskopa pod kutom većim od 45° imaju faktor korekcije koji iznosi - 5 bodova.



Slika 7-22. Iskop u foraminiferskom vapnencu III. kategorije stijenske mase na stacionaži 33+006,50

Jednoosna tlačna čvrstoća stijenske mase je u rasponu od 100 do 250 MPa, RQD je u rasponu od 50 do 75 %, a voda ne čelu nije zabilježena. Razmak između diskontinuiteta orijentacije 220/80 je u rasponu od 6 do 20 cm, a pukotinska ispuna je meka debljine do 1 mm. Pukotine su hrapave, umjereno rastrošene i duljine od 1 do 3 m. Pukotinski sustav orijentacije 120-130/75-80 je duljine od 3 do 10 m, a razmaci variraju u rasponu od 6 do 20 cm. Diskontinuiteti su ispunjeni mekom ispunom do 5 mm, neznatno su hrapavi i umjereno rastrošeni. Pukotinski sustav orijentacije 270/60-70 je duljine od 1 do 3 m, a razmaci su u rasponu od 6 do 20 cm. Diskontinuiteti su ispunjeni mekom ispunom do 5 mm, neznatno su hrapavi i umjereno rastrošeni. Razmak između diskontinuiteta orijentacije 300-310/70 je u rasponu od 6 do 20 cm, pukotine su ispunjene mekom ispunom do 5 mm, neznatno su hrapavi i umjereno rastrošeni. Razmak između diskontinuiteta orijentacije 300-310/70 je u rasponu od 6 do 20 cm, pukotine su ispunjene mekom ispunom do 5 mm, neznatno su hrapave, umjereno rastrošene i duljine od 3 do 10 m.

Bodovi dobiveni na temelju RMR klasifikacije su 59 za pukotinske setove orijentacije 120-130/75-80 i 270/60-70, a 54 boda imaju pukotinski setovi orijentacije 220/80 i 300-310/70 pa se prema tome primjenjuje tehnologija iskopa za III. kategoriju stijenske mase. Obrazac za RMR klasifikaciju prikazan je u prilogu 8.

7.5.2. Iskop u foraminiferskom vapnencu II. kategorije stijenske mase na stacionaži 33+035,70

Na slici 7-23 prikazano je čelo iskopa na stacionaži 33+035,70 izgrađeno od foraminiferski vapnenac (V_{for}, E_{1,2}). Azimut čela iznosi 84°, a visina nadsloja je oko 427 m. Na čelu iskopa su izmjerena četiri okomita pukotinska sustava. Okomiti pukotinski sustav orijentacije 70/15-20 čiji je nagib u smjeru iskopa pod kutom manjim od 20° ima faktor korekcije koji iznosi - 5 bodova. Sustav orijentacije 270/50 čiji je nagib suprotan od smjera iskopa pod kutom većim od 45° ima faktor korekcije koji iznosi - 5 bodova. Sustav orijentacije 270/50 čiji je nagib suprotan od smjera iskopa pod kutom većim od 45° ima faktor korekcije koji iznosi - 5 bodova. Sustavi orijentacije 120-130/75-80 i 30-40/80 čije je pružanje okomito na tunelsku os u smjeru iskopa pod kutom većim od 45° imaju faktor korekcije koji iznosi 0.



Slika 7-23. Iskop u foraminiferskom vapnencu II. kategorije stijenske mase na stacionaži 33+035,70

Jednoosna tlačna čvrstoća stijenske mase je u rasponu od 100 – 250 MPa, RQD je u rasponu od 90 do 100 %, a voda ne čelu nije zabilježena. Pukotinski sustav orijentacije 70/15-20 je duljine veće od 20 m, a razmaci su veći od 2 m. Diskontinuiteti su ispunjeni mekom ispunom do 5 mm, glatki su i umjereno rastrošeni. Razmak između diskontinuiteta orijentacije 120-130/75-80 je u rasponu od 20 do 60 cm, a duljine su od 1 do 3 m. Pukotine su ispunjene mekom ispunom do 1 mm, hrapave su i neznatno rastrošene. Okomiti pukotinski sustav orijentacije 270/50 je duljine od 3 do 10 m, a razmaci su u rasponu od 20 do 60 cm. Diskontinuiteti su ispunjeni mekom ispunom do 1 mm, hrapave su i neznatno rastrošene. Okomiti pukotinski sustav orijentacije 270/50 je duljine od 3 do 10 m, a razmaci su u rasponu od 20 do 60 cm. Diskontinuiteti su ispunjeni mekom ispunom do 1 mm, hrapavi su i neznatno rastrošeni. Razmak između diskontinuiteta orijentacije 30-40/80 je u rasponu od 20 do 60 cm, pukotine su ispunjene mekom ispunom do 1 mm, hrapave su, neznatno rastrošene i duljine od 1 do 3 m.

Bodovi dobiveni na temelju RMR klasifikacije su 77 za pukotinske setove orijentacije 120-130/75-80 i 30-40/80, 69 bodova za pukotinski set orijentacije 70/15-20 i 70 bodova za pukotinski set 270/50 pa se prema tome primjenjuje tehnologija iskopa za II. kategoriju stijenske mase. Obrazac za RMR klasifikaciju prikazan je u prilogu 9.

7.6. Geotehnička jedinica T4 – T5 (stacionaža 33+663,30 – 33+643,50): kontakt foraminiferskih vapnenaca, donji i srednji eocen (V_{for}, E_{1,2}) i lapora fliša, srednji i gornji eocen (L, E_{2,3})

Iskop se u geotehničkoj jedinici T4 – T5 (stacionaža 33+663,30 – 33+568,50) dominantno izvodio u V. (68 %) i III. (32 %) kategoriji stijenske mase što je prikazano na slici 7-24. U slučaju kada je prisutan kontakt dviju geotehničke jedinice na čelu iskopa ne kartira se svaka geotehnička jedinica zasebno već se čelo iskopa kartira kao jednu cjelinu. Kada je kalotu, ramena i veći dio čela iskopa zauzimao foraminiferski vapnenac te su njegove karakteristike utjecale na stabilnost iskopa, iskop se izvodio u III. kategoriji stijenske mase, a ukoliko je kalotu, ramena i veći dio čela iskopa zauzimao lapor iskop se izvodio u V. kategoriji stijenske mase. Jednoosna tlačna čvrstoća stijenske mase u foraminiferskim vapnencima varira u rasponu od 90 do 200 MPa, a za lapore fliša varira u rasponu od 10 do 30 MPa.



Slika 7-24. Iskop u geotehničkoj jedinici T4 – T5 (stacionaža 33+663,30 – 33+568,50) prema kategorijama stijenske mase

Prikaz diskontinuiteta na stereografskoj projekciji za geotehničku jedinicu T4 – T5 dan je na slici 7-25. Kao ulazni podaci korišteni su svi izmjereni setovi diskontinuiteta koji uključuju slojevitost i druge diskontinuitete na čelu tunela od stacionaže 33+663,30 – 33+568,50, a ukupno je izmjereno 69 setova koji su podijeljeni u pet skupina slijedećih orijentacija: 170-180/45-80, 350-10/70-80, 260-270/20-30, 60-80/20-40 i 70-90/45-85. Prosječan azimut smjera pružanja osi tunela je 264°, što znači da se iskop provodi u smjeru zapada.



Slika 7-25. Stereografska projekcija za izmjerene setove diskontinuiteta u geotehničkoj jedinici T4 - T5 (stacionaža 33+663,30 - 33+643,50)

7.6.1. Iskop na kontaktu foraminiferskog vapnenaca i lapora fliša u III. kategoriji stijenske mase na stacionaži 33+660,00

Na slici 7-26 prikazano je čelo iskopa na stacionaži 33+660,00 većim dijelom izgrađeno od foraminiferskih vapnenaca(V_{for}, E_{1,2}), dok manji dio čela iskopa zauzimaju lapori fliša sive boje (L, E_{2,3}). Na kontaktu između foraminiferskog vapnenca i lapora nalazi se oksidiran proslojak gline debljine oko 10 cm. Azimut čela iznosi 264°, a visina nadsloja je oko 474 m. Na čelu iskopa izmjerena su tri pukotinska sustava. Vertikalni pukotinski sustavi orijentacije 170-180/45-50 i 0-10/75-80 imaju pružanje približno paralelno s tunelskom osi. Zbog vrlo nepovoljne orijentacije na dijelovima gdje je nagib veći od 45° faktor korekcije iznosi - 12 bodova. Okomiti pukotinski sustav orijentacije 80-90/80-85 čiji je nagib suprotan od smjera iskopa pod kutom većim od 45° ima faktor korekcije koji iznosi - 5 bodova.



Slika 7-26. Kontakt foraminiferskog vapnenca i lapora fliša u III. kategorije stijenske mase na stacionaži 33+660,00

Jednoosna tlačna čvrstoća stijenske mase je u rasponu od 50 do 100 MPa, RQD je u rasponu od 75 do 90 %, a voda ne čelu nije zabilježena. Razmak između diskontinuiteta orijentacije 170-180/45-50 je u rasponu od 6 do 20 cm, a pukotinska ispuna je meka, debljine do 1 mm. Pukotine su neznatno hrapave, neznatno rastrošene i duljine od 1 do 3 m. Pukotinski sustav orijentacije 0-10/75-80 je duljine od 1 do 3 m, a razmaci variraju u rasponu

od 6 do 20 cm. Diskontinuiteti su ispunjeni mekom ispunom do 1 mm, neznatno su hrapavi i neznatno rastrošeni. Okomiti pukotinski sustav 80-90/80-85 je duljine od 3 do 10 m, a razmaci su u rasponu od 6 do 20 cm. Diskontinuiteti su ispunjeni glinovitom ispunom do 10 mm, neznatno su hrapavi i umjereno rastrošeni.

Bodovi dobiveni na temelju RMR klasifikacije su 53 za vertikalne pukotinske setove orijentacije 170-180/45-50 i 0-10/75-80 i 50 bodova za set orijentacije 80-90/80-85 pa se prema tome primjenjuje tehnologija iskopa za III. kategoriju stijenske mase. Obrazac za RMR klasifikaciju prikazan je u prilogu 10.

7.6.2. Iskop na kontaktu foraminiferskih vapnenaca i lapora fliša u V. kategoriji stijenske mase na stacionaži 33+650,00

Na slici 7-27 prikazano je čelo iskopa na stacionaži 33+650,00 gdje veći dio čela iskopa zauzimaju lapori fliša (L, E_{2,3}), a kalotu, dio ramena i dio čelo zauzima foraminiferski vapnenac (V_{for}, E_{1,2}). Na kontaktu između foraminiferskog vapnenca i lapora nalazi se oksidirani proslojak gline debljine oko 10 cm. Azimut čela iznosi 264°, a visina nadsloja je oko 478 m.



Slika 7-27. Kontakt foraminiferskog vapnenca i lapora fliša u V. kategorije stijenske mase na stacionaži 33+650,00

RQD je vrlo slab te iznosi za minimum i maksimum 10 %. Na čeku iskopa vidljiva su tri pukotinska sustava orijentacije 80/45-50, 120/70 i 260/50. Diskontinuiteti su ravni i skliski, ispuna je srednje do nisko prekonsolidirana razmekšajuća glina. Voda na čelu nije zabilježena, a naprezanje je visoko zbog niske čvrstoće i maksimalnih nadsloja te postoji mogućnost da tangencijalna naprezanja prekoračuju čvrstoću stijenske mase.

 Q_{min} je 0,05, a Q_{max} je 0,08 te se na temelju toga stijena klasificira kao iznimno loša. Obrazac za Q klasifikaciju prikazan je u prilogu 11.

7.7. Geotehnička jedinica T5 (stacionaža 33+643,50 – 33+ 315,00): lapori fliša, srednji i gornji eocen (L,E_{2,3})

Iskop se u geotehničkoj jedinici T5 (stacionaža 33+663,30 - 33+568,50) izvodio samo u V. kategoriji stijenske mase što je prikazano na slici 7-28. Prilikom klasifikacije lapora primjenjuje se *Q* klasifikacija stijenske mase, no u Geotehničkom projektu (Šarić i Užarević, 2013) definirano je da ukoliko cijelo čelo iskopa zauzima lapor, da se prema tome primjenjuje tehnologija iskopa za V. kategoriju stijenske mase. Glavne karakteristike lapora su slojevitost orijentacije 80-95/30-40 i geološke odvale koje nastaju uslijed izmjene kompresije i relaksacije zbog velikog nadsloja. Najveći nadsloj u zoni lapora je ujedno i maksimalni nadsloj koji iznosi 590 m. Jednoosna tlačna čvrstoća stijenske za lapore fliša varira u rasponu od 10 do 30 MPa.



Slika 7-28. Iskop u geotehničkoj jedinici T5 (stacionaža 33+663,30 – 33+568,50) prema kategorijama stijenske mase

Prikaz diskontinuiteta na stereografskoj projekciji za geotehničku jedinicu T5 dan je na slici 7-29. Kao ulazni podaci korišteni su svi izmjereni setovi diskontinuiteta koji uključuju slojevitost i druge pukotine, a koji su izmjereni na čelu tunela od stacionaže 33+663,30 – 33+568,50. Ukupno je izmjereno 24 seta diskontinuiteta, koji su podijeljeni u 5 skupina sljedećih orijentacija: 310/75-80, 120-130/70, 230-240/40-70,180/70 i 80-95/30-40. Prosječan azimut smjera pružanja osi tunela je 264 °, što znači da se iskop provodi u smjeru zapada.



Slika 7-29. Stereografska projekcija za izmjerene setove diskontinuiteta u geotehničkoj jedinici T5 (stacionaža 33+663,30 – 33+643,50)

7.7.1. Iskop u laporu fliša V. kategorije stijenske mase na stacionaži 33+613,00

Na slici 7-30 prikazano je čelo iskopa na stacionaži 33+613,00 izgrađeno od lapor fliša (L, E_{2,3}). Azimut čela iznosi 264°, a visina nadsloja je oko 512 m.



Slika 7-30. Iskop u laporu fliša na stacionaži 33+613,00

RQD je vrlo slab te iznosi za minimum i maksimum 10 %. Na čeku iskopa vidljiva su tri pukotinska sustava orijentacije 80/45-50, 120/70 i 260/50. Diskontinuiteti su ravni i skliski, ispuna je srednje do nisko prekonsolidirana razmekšajuća glina. Voda na čelu nije zabilježena, a naprezanje je visoko zbog velikog nadsloja od 590 m.

 Q_{min} je 0,05, a Q_{max} je 0,08 te se na temelju toga stijena klasificira kao iznimno loša. Obrazac za Q klasifikaciju prikazan je u prilogu 12.

7.8. Geotehnička jedinica T7 (stacionaža: 35+383,34 – 34+675,00): vapnenci, donja kreda (V, K1)

Iskop se u geotehničkoj jedinici T7 (stacionaža 35+190,00 – 35+087,50) izvodio u III. (51 %), IV (21 %) i V (28 %) kategoriji stijenske mase što je prikazano na slici 7-31. Jednoosna tlačna čvrstoća stijenske za vapnence donje krede varira u rasponu od 70 do 160 MPa. Zbog srednjeg nadsloja koji varira između 100 – 125 m zabilježena je veća pojava glinovite komponente što ukazuje na povezanost s površinom. U geotehničkoj jedinici T7 zabilježena su glinena "gnijezda" i vapnenači blokovi u glinenom matriksu.



Slika 7-31. Iskop u geotehničkoj jedinici T7 (stacionaža 35+190,00 – 35+087,50) prema kategorijama stijenske mase

Prikaz diskontinuiteta na stereografskoj projekciji za geotehničku jedinicu dan je na slici 7-32. Kao ulazni podaci korišteni su svi izmjereni setovi diskontinuiteta koji uključuju slojevitost i druge pukotine, a koji su izmjereni na čelu tunela od stacionaže 35+190,00 – 35+087,50. Ukupno je izmjereno 89 setova diskontinuiteta, koji su podijeljeni u šest skupina: 300-320/40-80, 100-160/20-85, 175-190/55-85, 200-220/35-80, 80-95/30-65 i 350-15/60-80. Prosječan azimut smjera pružanja osi tunela je 268°, što znači da se iskop provodi u smjeru zapada.



Slika 7-32. Stereografska projekcija za izmjerene setove diskontinuiteta u geotehničkoj jedinici T7 (stacionaža 35+190,00 – 35+087,50)

7.8.1. Iskop u vapnencu donje krede IV. kategorije stijenske mase na stacionaži 35+219,00

Na slici 7-33 prikazano je čelo iskopa na stacionaži 35+219,00 izgrađeno od tamno sive, raspucane, umjereno do jako rastrošene vapnenačke stijenske mase (V, K₁). Kalotu, ramena i lijevu stranu čela zauzima blokovski izdvojena stijenska masa između koje se nalazi glinovita ispuna debljine do 5 mm, a lokalno su debljine veće od 5 mm. Azimut čela iznosi 265°, a visina nadsloja je oko 61 m. Na čelu iskopa izmjerena su četiri pukotinska sustava. Sustav slojevitosti orijentacije 305-310/40 ima pružanje okomito na tunelsku os, a nagib je u smjeru iskopa pod kutom manjim od 45° pa s toga faktor korekcije iznosi - 2 boda. Vertikalni pukotinski sustavi orijentacije 180-190/70-80 i 350-10/70-80 imaju pružanje približno paralelno s tunelskom osi, a zbog vrlo nepovoljne orijentacije gdje je nagib veći od 45° faktor korekcije iznosi - 12 bodova. Okomiti pukotinski sustav orijentacije 130/60-70 čiji je nagib suprotan od smjera iskopa pod kutom većim od 45° ima faktor korekcije koji iznosi - 5 bodova.



Slika 7-33. Iskop u vapnencu donje krede IV. kategorije stijenske mase na stacionaži 35+190,00

Jednoosna tlačna čvrstoća stijenske mase je u rasponu od 100 do 250 MPa, RQD je u rasponu od 25 do 50 %, a čelo je vlažno. Sustav slojevitosti orijentacije 305-310/40 je duljine od 10 do 20 m, a razmaci variraju u rasponu od 6 do 20 cm. Diskontinuiteti imaju meku ispunu debljine veće od 5 mm, glatki su i jako rastrošeni. Razmak između diskontinuiteta orijentacije 180-190/70-80 je u rasponu od 6 do 20 cm, a pukotinska ispuna je meka debljine

do 5 mm. Pukotine su neznatno hrapave, umjereno rastrošene i duljine od 3 do 10 m. Pukotinski sustav orijentacije 350-10/70-80 je duljine od 3 do 10 m, a razmaci variraju u rasponu od 20 do 60 cm. Diskontinuiteti su ispunjeni mekom ispunom do 5 mm, neznatno su hrapavi i umjereno rastrošeni. Razmak između diskontinuiteta orijentacije 130/60-70 je u rasponu od 6 do 20 cm, a pukotinska ispuna je meka debljine veće od 5 mm. Pukotine su skliske, jako rastrošene i duljine od 10 do 20 m.

Bodovi dobiveni na temelju RMR klasifikacije su 39 za sustav slojevitosti orijentacije 305-310/40, 37 bodova za pukotinski set orijentacije 180-190/70-80, 39 bodova za set orijentacije 350-10/70-80 i 35 bodova za set orijentacije 130/60-70 pa se prema tome primjenjuje tehnologija iskopa za IV. kategoriju stijenske mase. Obrazac za RMR klasifikaciju prikazan je u prilogu 13.

7.8.2. Iskop u vapnencu donje krede V. kategorije stijenske mase na stacionaži 35+132,00

Na slici 7-34 je prikazano čelo iskopa na stacionaži 35+132,00 izgrađeno od vapnenačkih blokova samaca koji su kaotično raspoređeni u glinenom matriksu. Azimut čela iznosi 267°, a visina nadsloja je oko 100 m.



Slika 7-34. Iskop u vapnencu donje krede V. kategorije stijenske mase na stacionaži 35+132,00

Zbog specifične situacije na čelu iskopa gdje se vapnenački blokovi samci nalaze u glinenom matriksu nije moguće provesti RMR klasifikaciju koja se isključivo primjenjuje pri klasifikaciji stijenske mase. Vapnenački blokovi nemaju međusobnu potporu, odnosno ne dodiruju se te je zbog toga moguće ispadanje blokova samaca. Iskop se izvodi u V. kategoriji stijenske mase.

7.8.3. Iskop u vapnencu donje krede III. kategorije stijenske mase na stacionaži 35+115,00

Na slici 7-35 prikazano je čelo iskopa na stacionaži 35+115,00 izgrađeno od vapnenaca tamno sive boje (V, K₁). Azimut čela iznosi 268°, a visina nadsloja je oko 114 m. Na čelu iskopa izmjerena su četiri pukotinska sustava. Sustav slojevitosti orijentacije 305-310/40 ima pružanje okomito na tunelsku os, a nagib je u smjeru iskopa pod kutom manjim od 45° pa s toga faktor korekcije iznosi - 2 boda. Vertikalni pukotinski sustavi orijentacije 200-205/70-75 i 350-10/70-80 imaju pružanje približno paralelno s tunelskom osi, a zbog vrlo nepovoljne orijentacije gdje je nagib veći od 45° faktor korekcije iznosi - 12 bodova. Okomiti pukotinski sustav orijentacije 140/55 čiji je nagib suprotan od smjera iskopa pod kutom većim od 45° ima faktor korekcije koji iznosi - 5 bodova.



Slika 7-35. Iskop u vapnencu donje krede III. kategorije stijenske mase na stacionaži 35+115,00

Jednoosna tlačna čvrstoća stijenske mase je u rasponu od 100 do 250 MPa, RQD je u rasponu od 75 do 90 %, a voda na čelu nije zabilježena. Sustav slojevitosti orijentacije 305-310/40 je duljine od 3 do 10 m, a razmaci variraju u rasponu od 6 do 20 cm. Diskontinuiteti imaju meku ispunu debljine veće od 5 mm, neznatno su hrapavi i umjereno rastrošeni. Razmak između diskontinuiteta orijentacije 200-205/70-75 je u rasponu od 20 do 60 cm, a pukotinska ispuna je meka debljine veće od 5 mm. Pukotine su neznatno hrapave, jako rastrošene i duljine od 3 do 10 m. Pukotinski sustav orijentacije 350-10/70-80 je duljine od 3 do 10 m, a razmaci variraju u rasponu od 20 do 60 cm. Diskontinuiteti su ispunjeni mekom ispunom do 5 mm, neznatno su hrapavi i umjereno rastrošeni. Razmak između diskontinuiteta orijentacije 140/55 je u rasponu od 6 do 20 cm, a pukotinska ispuna je meka debljine veće od 6 do 20 cm, a pukotinska ispuna je meka debljine su hrapavi i umjereno rastrošeni.

Bodovi dobiveni na temelju RMR klasifikacije su 58 za sustav slojevitosti orijentacije 305-310/40, 48 bodova za pukotinski set orijentacije 200-205/70-75, 53 boda za set orijentacije 350-10/70-80 i 56 bodova za set orijentacije 140/55 pa se prema tome primjenjuje tehnologija iskopa za III. kategoriju stijenske mase. Obrazac za RMR klasifikaciju prikazan je u prilogu 14.

7.8.4. Iskop u vapnencu donje krede V. kategorije stijenske mase na stacionaži 35+087,50

Na čelu iskopa na stacionaži 35+087,50 prikazana je u donjem dijelu tamno siva vapnenačka stijenska masa (V, K₁), a gornju polovicu čela, lijevo rame i dio kalote zauzima prekonsolidirana glina smeđe boje, unutar koje se javlja nepravilno gnijezdo tamnosive gline što je prikazano na slici 7-36. Azimut čela iznosi 268°, a visina nadsloja je oko 124 m. Na čelu iskopa izmjerena su četiri pukotinska sustava. Vertikalni pukotinski sustavi orijentacije 320/60 i 155-160/60-70 imaju pružanje približno paralelno s tunelskom osi, a zbog vrlo nepovoljne orijentacije gdje je nagib veći od 45° faktor korekcije iznosi - 12 bodova. Prisutna su i dva okomita pukotinska sustava. Okomiti pukotinski sustav orijentacije 125/20-30 čiji je nagib suprotan od smjera iskopa pod kutom manjim od 45° ima faktor korekcije koji iznosi - 10 bodova. Sustav orijentacije 215/40 čije je pružanje okomito na tunelsku os u smjeru iskopa pod kutom manjim od 45° ima faktor korekcije koji iznosi - 2 boda.



Slika 7-36. Iskop u vapnencu donje krede V. kategorije stijenske mase na st. 35+087,50

Jednoosna tlačna čvrstoća stijenske mase je manja od 25 MPa, RQD je manji od 25 %, a čelo je vlažno. Pukotinski sustav orijentacije 320/60 je duljine od 10 do 20 m, a razmaci variraju u rasponu od 20 do 60 cm. Diskontinuiteti su ispunjeni mekom ispunom debljine veće od 5 mm, glatki su i potpuno rastrošeni. Razmak između diskontinuiteta orijentacije 155-160/60-70 je u rasponu od 20 do 60 cm, a duljine su od 10 do 20 m. Pukotine su ispunjene mekom ispunom debljine veće od 5 mm, neznatno su hrapave i umjereno rastrošene. Okomiti pukotinski sustav orijentacije 125/20-30 je duljine od 10 do 20 m, a razmaci su u rasponu od 20 do 60 cm. Diskontinuiteti su ispunjeni mekom ispunom debljine veće od 5 mm, glatki su i jako rastrošeni. Razmak između diskontinuiteta orijentacije 215/40 je u rasponu od 20 do 60 cm, pukotine su ispunjene mekom ispunom debljine veće od 5 mm, glatki su i jako rastrošeni. Razmak između diskontinuiteta orijentacije 215/40 je u rasponu od 20 do 60 cm, pukotine su ispunjene mekom ispunom debljine veće od 5 mm, neznatno su hrapave, umjereno rastrošene i duljine od 10 do 20 m.

Bodovi dobiveni na temelju RMR klasifikacije su 13 za pukotinski set orijentacije 320/60, 18 bodova za pukotinski set orijentacije 155-160/60-70, 16 bodova za okomiti pukotinski set orijentacije 125/20-30 i 28 bodova za set orijentacije 215/40 pa se prema tome primjenjuje tehnologija iskopa za V. kategoriju stijenske mase. Obrazac za RMR klasifikaciju prikazan je u prilogu 15.

8. DISKUSIJA

Zadatak inženjerskog geologa u tunelu je da prati iskop, provodi kategorizaciju stijenske mase, procjenjuje moguću opasnost i bilježi lokacije nepovoljnih geoloških struktura i drugih prirodnih opasnosti. Tijekom kartiranja stijenske mase u tunelu, najčešće se bilježe tri seta pukotina koja najnepovoljnije utječu na iskop. Također, gleda se međusobni utjecaj setova diskontinuiteta te mogu li mogu formirati klinove, geološke odvale, izdvojene blokove, prevrtanja itd.

Za kategorizaciju vapnenaca korištena je RMR klasifikacija, dok je za kategorizaciju lapora korištena Q klasifikacija. RMR klasifikacija primjenjuje se isključivo pri kategorizaciji stijena. Lapor se definira kao sedimenta stijena, ali ovisno o udjelu kalcita i gline razlikuju se kalcitom bogati lapori i glinom bogati lapori. Ukoliko stijena sadrži manje od 20 % gline, naziva se kalcitom bogati lapor, a ukoliko je u stijeni prisutno više od 80 % gline, stijena se naziva glinom bogati lapor. Na uzorku lapora iz tunela napravljeno je petrografsko ispitivanje te je dobiveno da lapor sadrži 30 % kalcita, 25 % praha i 45 % glinenog matriksa. U Q klasifikaciji prilikom kategorizacije lapora, bitni su parametri indeks alteracija pukotina i faktor redukcije naprezanja, *SFR*.

Prilikom iskopa tunela može se naići na vrlo nepovoljne situacije kao što su pojava kaverni, lapor u cijelom profilu iskopa, pojava dvije različite stijenske mase na čelu iskopa s različitim karakteristikama, dotok vode, slojevitost orijentacije suprotno od smjera iskopa pod malim nagibom, vertikalni pukotinski setovi, geološke odvale i urušavanje kalote. Speleološki objekti koji se dominantno javljaju u vapnenačkim stijenama predstavljaju jednu od najnepovoljnijih geoloških pojava koja se može uočiti tijekom iskopa. Zbog izuzetno loših karakteristika stijenske mase, nije potrebno provesti RMR klasifikaciju već se iskop u tim slučajevima uvijek izvodi u V. kategoriji stijenske mase.

Lapor se prema Q klasifikaciji, klasificira kao iznimno loša stijenska masa, a računanjem vrijednosti RMR-a iz Q klasifikacije dobiva se da stijena spada u V. kategoriju stijenske mase. Zbog male jednoosne tlačne čvrstoće lapora koja iznosi od 10 – 30 MPa i velikog nadsloja od 590 m, stijena je podložna deformiranju. Veliki nadsloj vrši pritisak na stijenu, a njezina čvrstoća nije dovoljno velika da podnese opterećenje bez vidljivih promjena. Lapor se nalazi pod tlakom zbog velikog naprezanja zbog čega se nakon miniranja otvara korak iskopa i dolazi do relaksacije. Kao posljedica toga, pojavljuju se učestale pojave geoloških

odvala koje se najčešće događaju po plohama slojevitosti. Atmosferilije nepovoljno utječu na lapor te ga treba izolirati od njihova utjecaja. Ukoliko je prisutan veliki udio gline u laporu, stijena će u dodiru s vodom bubriti, a u dodiru sa zrakom, lako se mrvi i lomi. Bitno svojstvo lapora je mali razmak između prslina što utječe na postojanost i ukazuje na to da stijena nije kompaktna te se lako lomi.

Dvije različite stijenske mase na čelu iskopa s različitim karakteristika također nepovoljno utječu na stabilnost. Na granici između dvije stijenske mase moguća je pojava vode. Vapnenačke stijene spadaju u propusne materijale, za razliku od lapora koji spada u nepropusne. Kao posljedica toga, voda se zadržava na granici vapnenačke stijene i lapora.

Dotok vode u tunelu jedna je od nepovoljnijih pojava te jako utječe na daljnji napredak i rad. Voda u dodiru s glinom ili laporom koji je bogat glinom može izazvati bubrenje, u vapnencima ima značajan utjecaj na okršavanje i stvaranje speleoloških pojava. Ukoliko je prisutan veliki dotok vode, sanacija će biti otežana.

Duž trase tunela izdvojeno je 26 geotehničkih jedinica na osnovi kombinacije sedam tipova strukturnih blokova i sedam tipova litostratigrafskih jedinica. U ove jedinice ubrajaju se i kontakti između različitih stijenskih masa dok se u geotehničkom projektu kontakti ne spominju i ne smatraju zasebnim geotehničkim jedinicama. U ovom diplomskom radu detaljno je obrađeno osam geotehničkih jedinica, a odabrane su na način da su s njima obuhvaćeni svi tipovi strukturnih blokova i litostratigrafskih jedinica.

Na temelju određene kategorije stijenske mase, definira se koliki će biti napredak iskopa prilikom jednog miniranja. Što je stijenske masa boljih karakteristika odnosno što je kategorija manja, to će dužina napretka biti veća. U II. kategoriji stijenske mase dužina napretka iznosi od 5,5 - 5 m, u III. kategoriji je napredak od 4 - 3 m, u IV. kategoriji je od 1,5 - 3 m i u V. kategoriji napredak je od 1,5 - 1 m.

9. ZAKLJUČAK

Tijekom iskopa tunela Učka koji je trajao dvije godine i tri mjeseca, svakodnevno su bilježene karakteristike stijenske mase, određivana je tunelska podgrada te je izrađivan uzdužni inženjerskogeološki profil. U ovom diplomskom radu prikazan je posao inženjerskog geologa pri iskopu tunela, zajedno s korištenim klasifikacijskim sustavima za kategorizaciju stijenske mase prilikom kartiranja stijenske mase. Također su detaljno opisani svi tipovi litoloških jedinica i strukturno-geoloških jedinica (tzv. strukturni blokovi) te kategorije stijenske mase koje su dominantne za određene geotehničke jedinice.

Inženjerski geolog u tunelu obavlja posao koji je iznimno odgovoran, a pri tome je i vrlo opasan. Nakon miniranja čela, geolog dolazi na čelo iskopa te kartira stijensku masu i određuje kategoriju stijenske mase na temelju koje projektant - inženjer geotehnike određuje tunelsku podgradu. U vrlo kratkom vremenu od 10 do–15 minuta, potrebno je zabilježiti stacionažu i azimut čela iskopa, korak iskopa izražen u metrima, najvažnije karakteristike stijenske mase, izmjeriti slojevitost i diskontinuitete, odrediti sve što bi moglo utjecati na daljnji iskop te vrlo dobro fotografirati čelo iskopa. Svakodnevno je potrebno pratiti iskop, određivati kategoriju stijenske mase primjenom RMR ili Q klasifikacije te crtati uzdužni inženjerskogeološki profil.

Na uzdužnom inženjerskogeološkom profilu prikazani su dominanti setovipvo slojevitosti i diskontinuiteta, pojave vode, speleološke pojave, rasjedne zone, boranje, pojava gline ili kršja te sve što bi moglo utjecati na stabilnost čela iskopa. Također, na profilu su naznačene stacionaže, azimut i smjer iskopa, kategorije stijenske mase i legenda.

Na temelju praćenja podzemnog iskopa i određivanja kategorija stijenske mase može se zaključiti koje su kategorije stijenske mase karakteristične za pojedine vrste stijena. U pločastim vapnencima iskop se izvodio u IV i V. kategoriji, dok se u foraminiferskim vapnencima dominanto izvodio u III. kategoriji (81 %). Za rudistne vapnence karakteristična je stijenska masa vrlo dobrih karakteristika te se s toga iskop izvodio u II. kategoriji, ali zbog pojave speleoloških pojava koji su vrlo učestali u rudistnim vapnencima zabilježena je i V. kategorija. U vapnencima donje krede iskop se izvodio u III. (51%), IV. (21%) i V. (28) kategoriji stijenske mase, a u laporima fliša iskop se izvodio samo u V. kategoriji stijenske mase.

10. LITERATURA

ANON, 2009. *Geotehničko inženjerstvo, Predavanje 5., Klasifikacije stijenske mase.* PowerPoint prezentacija. Zagreb: Sveučilište u Zagrebu, Građevinski fakultet.

ANON, 2009. *Geotehničko inženjerstvo, Predavanje 13., Tunelogradnja*. PowerPoint prezentacija. Zagreb: Sveučilište u Zagrebu, Građevinski fakultet.

ARBANAS, Ž. 2004. Doktorski rad. Predviđanje ponašanja ojačane stijenske mase analizama rezultata mjerenja izvedenih građevina. Zagreb: Građevinski fakultet sveučilišta u Zagrebu.

BARTON, N., LIEN, R., LUNDE, J. 1974. *Engineering classification of rock masses for the design of tunnel support*. Rock Mech. Felsmechanik Mécanique des Roches

BIENIAWSKI, Z. T. 1979. The Geomechanics Classification in Rock Engineering Applications.

BIENIAWSKI Z. T. 1984. *Rock mechanics design in mining and tunneling*, A.A. Balkema, Rotterdam/Boston.

BIENIAWSKI, Z. T. 1989. Engineering rock mass classification: A complete manual for engineers and geologists in mining, civil and petroleum engineering.

DUGONJIĆ JOVANČEVIĆ, S. 2015. Skripta Inženjerska mehanika stijena. Rijeka: Sveučilište u Rijeci, Građevinski fakultet.

HERAK, M. 2023. *Karte potresnih područja Republike Hrvatske*. URL: <u>http://seizkarta.gfz.hr/hazmap/karta.php</u> (06.06.203.)

HOEK, E. 1994. *Strength of rock and rock masses*. ISRM News Yournal, Springer, 2 (2), 4 16, Heidelberg.

HOEK, E. 2006. Practical rock enginnering. Canada V7R 4H7.

ILIJAS, L. 2018. Nova austrijska tunelska metoda, NATM. Diplomski rad. Zagreb: Sveučilište u Zagrebu, Geotehnički fakultet.

ISRM, 1978. Commission on standardization of laboratory and field tests Suggested methods for the quantitative description of discontinuities in rock masses. International Journal of Rock Mechanics and Mining Science & Geomechanics Abstract.

KRKAČ, M. 2022. *Inženjerska geologija, Stijenska masa*. PowerPoint prezentacija. Zagreb: Sveučilište u Zagrebu, Rudarsko-geološko-naftni fakultet.

LAUBSCHER, D. H. 1977. Geomechanics Classification of Jointed Rock Masses – Mining Applications. Transactions of the Institutions of Mining and Metallurgy.

LUKAČIĆ, H. 2020. Inženjerskogeološko kartiranje stijenske mase na zasjeku Špičunak (Gorski kotar) primjenom daljinskih istraživanja. Diplomski rad. Zagreb: Sveučilište u Zagrebu, Rudarsko-geološko-naftni fakultet.

MEJRUŠIĆ, V. 2020. *Strukturna građa područja Parka prirode Učka*. Diplomski rad. Zagreb: Sveučilište u Zagrebu, Rudarsko-geološko-naftni fakultet.

MIHALIĆ ARBANAS, S., BERNAT, S. 2015. Interna skripta iz kolegija Inženjerska geologija II. Zagreb: Sveučilište u Zagrebu, Rudarsko-geološko-naftni fakultet.

MIHALIĆ ARBANAS, S. 2022. *Inženjerska geologija II, Primjena inženjerskogeoloških istraživanja I. dio.* PowerPoint prezentacija. Zagreb: Sveučilište u Zagrebu, Rudarsko-geološko-naftni fakultet.

MIHALIĆ ARBANAS, S., KRKAČ, M. 2022. *Inženjerska geologija, Primjena inženjerskogeoloških istraživanja u gradnji*. PowerPoint prezentacija. Zagreb: Sveučilište u Zagrebu, Rudarsko-geološko-naftni fakultet.

MIŠČEVIĆ, P. 2004. *Uvod u inženjersku mehaniku stijena*. Split: Sveučilišta u Splitu, Građevinsko – arhitektonski fakultet, Matice hrvatske 15.

POLLAK, D. 2007. Utjecaj trošenja karbonatnih stijenskih masa na njihova inženjerskogeološka svojstva. Disertacija. Zagreb: Sveučilište u Zagrebu, Rudarskogeološko-naftni fakultet.

SINGH, B., GOEL, RK. 2011. *Engineering rock mass classification*. Mjesto izdavanja: Butterworh-Heinemann.

STOJKOVIĆ, B. 1991. *Stabilizacija podzemnih iskopa u tunelogradnji – empirijski pristup.* Znanstveni projekt. Zagreb: Institut građevinarstva hrvatske, 2-11-098.

ŠARIĆ, D., UŽAREVIĆ, D. (2013): Geotehnički projekt tunela Učka. Glavni projekt. Zagreb: Institut građevinarstva hrvatske, 1-1303/12. ŠIKIĆ, D., POLŠAK, A. & MAGAŠ, N. (1969): Osnovna geološka karta SFRJ 1:100.000. List Labin, L 33-101. Institut za geološka istraživanja Zagreb, Savezni geološki zavod, Beograd.

ŠIKIĆ, D. & POLŠAK, A. (1973): Osnovna geološka karta SFRJ 1:100.000. Tumač za list Labin, L 33-101. Institut za geološka istraživanja Zagreb, Savezni geološki zavod, Beograd.

ŠIKIĆ, D., POLŠAK, A. & MAGAŠ, N. (1973): *Osnovna geološka karta SFRJ* 1:100.000. List Ilirska Bistrica, L 33–89. Institut za geološka istraživanja Zagreb, Savezni geološki zavod, Beograd.

ŠIKIĆ, D. & POLŠAK, A. (1975): Osnovna geološka karta SFRJ 1:100.000. Tumač za list Ilirska Bistrica, L 33–89. Institut za geološka istraživanja Zagreb, Savezni geološki zavod, Beograd.

TIŠLJAR, J. 1994. Sedimentne stijene. Zagreb: Školska knjiga.

TOMLJENOVIĆ, B. 2020. *Strukturna geologija, Stereografska projekcija*. PowerPoint prezentacija. Zagreb: Sveučilište u Zagrebu, Rudarsko-geološko-naftni fakultet.

VRKLJAN, I. 2003. *Podzemne građevine i tuneli*. Rijeka: Sveučilište u Rijeci, Građevinski fakultet.

VRKLJAN, I. 2013. *Inženjerska mehanika stijena*. Zagreb: Institut građevinarstva Hrvatske.

Građevina: CESTOVNI TUNEL "UČKA" sjeverna (lijeva) tunelska cijev







Opis stijenske mase:

Čelo iskopa zauzima bijelo do sivo smeđi pločasti vapnenac (V_{pl}, Pc, E).

Stijenska masa je raspucana i uslojena. Pukotinska ispuna između uslojenih ploha 330/10 (pružanje okomito na tunelsku os, nagib suprotan od smjera iskopa) je glinovita i vlažna s primjesama ugljene tvari (tvar crne boje, ostavlja mastan trag na rukama). Izraženi su vertikalni sustavi pukotina (pružanje približno paralelno s tunelskom osi) 40-50/80 i 200-220/70-80.

Od st. 30+608 iskop se izvodi u IV ktg. stijenske mase.

Visina nadsloja je oko 129 m.

(kod kategorizacije stijenske mase ocjenjuju se kvalitativni parametri najizraženlijih sustava diskontinuiteta koji bi mogli utjecati na stabilnost čela iskopa - posebno u kaloti i ramenima čela iskopa)

RAZMAK

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
> 2 m	20					
60 cm - 2 m	15					
20 - 60 cm	10	х				
6 - 20 cm	8		х	х		
< 6 cm	5					
BODOVI:		10	8	8		

ČVRSTOĆA (MPa) osna tlačna

RQD (%)

BODOVI:		7	E	BODOVI:	
< 25	0-2		<	< 25	3
25 - 50	4		2	25 - 50	8
50 - 100	7	х	Ę	50 - 75	13
100 - 250	12		7	75 - 90	17
> 250	15		Ş	90 - 100	20

ZIJEV (mm)

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
zatvorene	6					
< 0.1	5					
0.1 - 1	4					
1 - 5	1		х	х		
> 5	0	х				

HRAPAVOST

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
vrlo hrapave	6					
hrapave	5					
neznatno hrapave	3		х	х		
glatke	1	х				
skliske	0					

DULJINA (m)

BODOVI:

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
< 1	6					
1 - 3	4		х	х		
3 - 10	2					
10 - 20	1					
> 20	0	х				
STAN IF DISKONTINI		1	2	2		

2

13 13

ORIJENTACIJA DISKONTINUITETA

sustav diskontinuiteta	smjer / nagib
1	330/10
2	40-50/80
3	200-220/70-80
antala	

լլլ KOREKCIJA zbog orijentacije

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
vrlo povoljno	0					
povoljno	-2					
dobro	-5	х				
nepovoljno	-10					
vrlo nepovoljno	-12		х	х		
BODOVI:		-5	-12	-12		

VODA priliv (l/min)

х

8

priliv (l/min)	stanje		
nikakav	suho	15	
< 10	vlažno	10	х
10 - 25	mokro	7	
25 - 125	kapanje	4	
> 125	tečenje	0	
BODOVI:			10

ISPUNA

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
bez	6					
tvrda <5mm	4					
tvrda >5mm	2					
meka <5mm	2		х	х		
meka >5mm	0	х				

RASTROŠENOST

stijenki diskontinuiteta		1	2	3	4	5
nerastrošene	6					
neznatno	5					
umjereno	3		х	х		
jako	1	x				
potpuno	0					

RMR	32	34	34		
GSI	37	46	46		
		BODOVI 81 - 100 61 - 80 41 - 60 21 - 40 0 - 20		BORIJA	







Čelo iskopa zauzima bijelo do sivo smeđi pločasti vapnenac (V $_{\rm pl}$, Pc, E).

Stijenska masa je rastrošena, raspucana i uslojena. Pukotinska ispuna između uslojenih ploha 330/10-15 (pružanje okomito na tunelsku os, nagib suprotan od smjera iskopa) je glinovita i vlažna s primjesama ugljene tvari (tvar crne boje, ostavlja mastan trag na rukama) debljine do 10 cm. Izraženi su vertikalni sustavi pukotina (pružanje približno paralelno s tunelskom osi) 10/70-80 i 200-220/70-80.

U desnom boku otvorena je kaverna - desnu stopu zauzima potpuno rastrošena stijenska masa s debelim proslojcima gline.

Od st. 30+663,00 iskop se izvodi u V kategoriji stijenske mase.

Visina nadsloja je oko 146 m.

(kod kategorizacije stijenske mase ocjenjuju se kvalitativni parametri najizraženijih sustava diskontinuiteta koji bi mogli utjecati na stabilnost čela iskopa - posebno u kaloti i ramenima čela iskopa). iskopa)

RAZMAK

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
> 2 m	20					
60 cm - 2 m	15					
20 - 60 cm	10	х				
6 - 20 cm	8		х	х		
< 6 cm	5					
BODOVI:		10	8	8		

ČVRSTOĆA (MPa) sna tlačna

RQD (%)

BODOVI:		0	BODOVI:		ſ
< 25	0-2	х	< 25	3	
25 - 50	4		25 - 50	8	
50 - 100	7		50 - 75	13	
100 - 250	12		75 - 90	17	
> 250	15		90 - 100	20	

ZIJEV (mm)

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
zatvorene	6					
< 0.1	5					
0.1 - 1	4					
1 - 5	1		х	х		
> 5	0	х				

HRAPAVOST

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
vrlo hrapave	6					
hrapave	5					
neznatno hrapave	3					
glatke	1	х	х	х		
skliske	0					

DULJINA (m)

BODOVI:

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
< 1	6		х	х		
1 - 3	4					
3 - 10	2					
10 - 20	1					
> 20	0	х				
STANJE DISKONTINUI	TETA	1	2	3		

1

10 10



ORIJENTACIJA DISKONTINUITETA

	sustav diskontinuiteta	smjer / nagib
	1	330/10-15
L	2	10/70-80
L	3	200-220/70-80
L		
L		
L	entele	

KOREKCIJA zbog orijentacije

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
vrlo povoljno	0					
povoljno	-2					
dobro	-5	х				
nepovoljno	-10					
vrlo nepovoljno	-12		х	х		
BODOVI:		-5	-12	-12		

VODA priliv (l/min) stanje nikakav 15 suho < 10 vlažno 10 х 10 - 25 mokro 7 25 - 125 kapanje 4 > 125 tečenje 0 BODOVI: 10

ISPUNA

3

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
bez	6					
tvrda <5mm	4					
tvrda >5mm	2					
meka <5mm	2		х	х		
meka >5mm	0	х				

RASTROŠENOST

stijenki diskontinuiteta		1	2	3	4	5
nerastrošene	6					
neznatno	5					
umjereno	3					
jako	1					
potpuno	0	x	х	х		

RMR	19	19	19		
GSI	24	31	31		
		BODOVI 81 - 100 61 - 80 41 - 60 21 - 40 0 - 20	KATEC	<u>Sorija</u> 	



Datum:	21.04.2022.	
Portal:	istarski	
Stacionaža:	30+681,00	
Azimut čela:	110°	



Opis stijenske mase:

Veći dio čela iskopa zauzima bijelo do sivo smeđi pločasti vapnenac (V_{pl}, Pc, E). U donjoj lijevoj polovici čela iskopa pojavljuje se stijenska masa bijele boje u kojoj se ne prepoznaje slojevitost - **rudistni vapnenenac gornje krede (V_{rud}, K₂)**

Pukotinska ispuna između uslojenih ploha 330/20 (pružanje okomito na tunelsku os, nagib suprotan od smjera iskopa) je glinovita, debljine do 5 mm. Izraženi su vertikalni sustavi pukotina (pružanje približno paralelno s tunelskom osi) 10/70-80 i 200-220/75-80.

Od st. 30+679 iskop se izvodi u III kategoriji stijenske mase.

Visina nadsloja je oko 148 m.

(kod kategorizacije stijenske mase ocjenjuju se kvalitativni parametri najizraženijih sustava diskontinuiteta koji bi mogli utjecati na stabilnost čela iskopa - posebno u kaloti i ramenima čela iskopa)

RAZMAK

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
> 2 m	20					
60 cm - 2 m	15					
20 - 60 cm	10	х				
6 - 20 cm	8		х	х		
< 6 cm	5					
BODOVI:		10	8	8		

ČVRSTOĆA (MPa) jednoosna tlačna

RQD (%)

20

17

13

8

х

13

> 250 15 90 - 100 75 - 90 100 - 250 12 50 - 100 7 50 - 75 х 25 - 50 4 25 - 50 < 25 < 25 0-2 BODOVI: 7 BODOVI:

ZIJEV (mm)

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
zatvorene	6					
< 0.1	5					
0.1 - 1	4					
1 - 5	1	х	х	х		
> 5	0					

HRAPAVOST

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
vrlo hrapave	6					
hrapave	5		х	х		
neznatno hrapave	3	х				
glatke	1					
skliske	0					

DULJINA (m)

BODOVI:

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
< 1	6		х	х		
1 - 3	4					
3 - 10	2					
10 - 20	1					
> 20	0	х				
STANJE DISKONTI	NUITETA	1	2	3		

9

17 17

ORIJENTACIJA DISKONTINUITETA

smjer / nagib

sustav

diskontinuiteta

1	330/20
2	10/70-80
3	200-220/75-80
ostalo	

KOREKCIJA zbog orijentacije

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
vrlo povoljno	0					
povoljno	-2					
dobro	-5					
nepovoljno	-10	x				
vrlo nepovoljno	-12		х	х		
BODOVI:		-10	-12	-12		

VODA priliv (l/min) stanje nikakav 15 х suho < 10 vlažno 10 10 - 25 mokro 7 25 - 125 kapanje 4 > 125 tečenje 0 BODOVI: 15

ISPUNA

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
bez	6					
tvrda <5mm	4					
tvrda >5mm	2					
meka <5mm	2	х	х	х		
meka >5mm	0					

RASTROŠENOST

stijenki diskontinuiteta		1	2	3	4	5
nerastrošene	6					
neznatno	5					
umjereno	3	x	х	х		
jako	1					
potpuno	0					

RMR	44	48	48		
GSI	49	55	55		
		BODOVI 81 - 100 61 - 80 41 - 60 21 - 40 0 - 20		BORIJA I II V V	



Datum:	29.04.2022.
Portal:	istarski
Stacionaža:	30+712,00
Azimut čela:	109°





Opis stijenske mase:

Čelo iskopa zauzima bijelo do sivo smeđi pločasti vapnenac (V_{pl}, Pc, E). Rudistni vapnenenac gornje krede (V_{rud}, K₂) izostaje s čela iskopa.

Dominantna je slojevitost orijentacije 330/20 (pružanja okomito na tunelsku os, nagiba suprotno od smjera iskopa), a pukotinska ispuna između uslojenih ploha je debljine veće od 5 mm.

Kategorizacija se odnosi na korak iskopa od st. 30+710,00 do st. 30+712,00.

Visina nadsloja je oko 155 m.

(kod kategorizacije stijenske mase ocjenjuju se kvalitativni parametri najizraženijih sustava diskontinuiteta koji bi mogli utjecati na stabilnost čela iskopa - posebno u kaloti i ramenima čela iskopa)

RAZMAK

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
> 2 m	20					
60 cm - 2 m	15	х				
20 - 60 cm	10					
6 - 20 cm	8		х	х		
< 6 cm	5					
BODOVI:		15	8	8		

ČVRSTOĆA (MPa) jednoosna tlačna

RQD (%)

20 17 13 X

8

13

BODOVI:		7		BODOVI:
< 25	0-2			< 25
25 - 50	4			25 - 50
50 - 100	7	х		50 - 75
100 - 250	12			75 - 90
> 250	15			90 - 100
-			-	

ZIJEV (mm)

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
zatvorene	6					
< 0.1	5					
0.1 - 1	4					
1 - 5	1		х	х		
> 5	0	х				

HRAPAVOST

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
vrlo hrapave	6					
hrapave	5					
neznatno hrapave	3		х	х		
glatke	1	х				
skliske	0					

DULJINA (m)

BODOVI:

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
< 1	6					
1 - 3	4		х	х		
3 - 10	2					
10 - 20	1					
> 20	0	х				
STAN IE DISKONTINU	TETA	1	2	2		

2

13 13

KOREKCIJA zbog orijentacije

dial continuitata		·				
diskontinuiteta		1	2	3	4	5
vrlo povoljno	0					
povoljno	-2					
dobro	-5					
nepovoljno	-10	х				
vrlo nepovoljno	-12		х	х		
BODOVI:		-10	-12	-12		

ORIJENTACIJA DISKONTINUITETA

smjer / nagib

330/20

10/80

200-220/75-80

sustav

diskontinuiteta

1

2

3

ostalo

VODA

priliv (l/min)	stanje		
nikakav	suho	15	х
< 10	vlažno	10	
10 - 25	mokro	7	
25 - 125	kapanje	4	
> 125	tečenje	0	
BODOVI:			15

ISPUNA

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
bez	6					
tvrda <5mm	4					
tvrda >5mm	2					
meka <5mm	2		х	х		
meka >5mm	0	х				

RASTROŠENOST

stijenki diskontinuiteta			1	2	3	4	5	
	nerastrošene	6						
	neznatno	5						
	umjereno	3		х	х			
	jako	1	х					
	potpuno	0						

RMR	42	44	44		
GSI	47	51	51		
		BODOVI 81 - 100 61 - 80 41 - 60 21 - 40 0 - 20		BORIJA	


Datum:	01.05.2022.
Portal:	istarski
Stacionaža:	30+718,00
Azimut čela:	109°





smjer / nagib

40-50/80

200-220/75-80

Opis stijenske mase.

Čelo iskopa zauzima bijeli do sivo smeđi pločasti vapnenac (V_p, Pc, E). Rudistni vapnenenac gornje krede (V_{rud}, K₂) izostaje s čela iskopa.

U kaloti su vidljive glatke plohe orijentacije 330/20 (pružanje okomito na tunelsku os, nagib suprotan od smjera iskopa) s izraženom glinovito ispunom. Vertikalni pukotinski sustavi obilježeni su malim razmacima i glinovitom ispunom.

Od st. 30+716,00 iskop se izvodi u IV kategoriji stijenske mase.

Visina nadsloja je oko 156 m.

(kod kategorizacije stijenske mase ocjenjuju se kvalitativni parametri najizraženijih sustava diskontinuiteta koji bi mogli utjecati na stabilnost čela iskopa - posebno u kaloti i ramenima čela iskopa)

RAZMAK

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
> 2 m	20					
60 cm - 2 m	15	х				
20 - 60 cm	10					
6 - 20 cm	8		х	х		
< 6 cm	5					
BODOVI:		15	8	8		

ČVRSTOĆA (MPa) osna tlačna

RQD (%)

BODOVI:		4	BODOVI:	
< 25	0-2		< 25	3
25 - 50	4	х	25 - 50	8
50 - 100	7		50 - 75	1
100 - 250	12		75 - 90	1
> 250	15		90 - 100	2
-				

ZIJEV (mm)

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
zatvorene	6					
< 0.1	5					
0.1 - 1	4					
1 - 5	1					
> 5	0	х	х	х		

HRAPAVOST

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
vrlo hrapave	6					
hrapave	5					
neznatno hrapave	3		х	х		
glatke	1	х				
skliske	0					

DULJINA (m)

BODOVI:

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
< 1	6					
1 - 3	4		х	х		
3 - 10	2					
10 - 20	1					
> 20	0	х				
STANJE DISKONTIN	UITETA	1	2	3		

2

10 10



diskontinuiteta		1	2	3	4	5
vrlo povoljno	0					
povoljno	-2					
dobro	-5					
nepovoljno	-10	х				
vrlo nepovoljno	-12		х	х		
BODOVI:		-10	-12	-12		

х

ORIJENTACIJA DISKONTINUITETA

sustav

diskontinuiteta 1

2

3

ostalo

VODA priliv (l/min) stanje nikakav 15 suho < 10 vlažno 10 10 - 25 mokro 7 25 - 125 kapanje 4 > 125 tečenje 0 BODOVI: 15

ISPUNA

х

3

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
bez	6					
tvrda <5mm	4					
tvrda >5mm	2					
meka <5mm	2					
meka >5mm	0	х	х	х		

RASTROŠENOST

stijenki diskontinuiteta		1	2	3	4	5
nerastrošene	6					
neznatno	5					
umjereno	3		х	х		
jako	1	x				
potpuno	0					

RMR	29	28	28		
GSI	34	35	35		
		BODOVI 81 - 100 61 - 80 41 - 60 21 - 40 0 - 20		BORIJA I II V V	



Datum:	08.08.2022.
Portal:	istarski
Stacionaža:	31+094,00
Azimut čela:	91°





ORIJENTACIJA DISKONTINUITETA

smjer / nagib

180-190/7

0/65-75

55/40

sustav

diskontinuiteta

1

2

3

ostalo

Opis stijenske mase:

Čelo iskopa zauzima bijeli rudistni vapnenenac gornje krede (V_{rud}, K₂).

U kaloti je vidljivo isklinjavanje kaverne koja je nastala po sustavima pukotina 180-190/70 i 0/65-75, a između pethodno spomenutih sustava nalazi se glinovita ispuna.

Od st. 31+092,50 iskop se izvodi u III. ktg. stijenske mase.

Visina nadsloja je oko 195 m.

(kod kategorizacije stijenske mase ocjenjuju se kvalitativni parametri najizraženlijih sustava diskontinuiteta koji bi mogli utjecati na stabilnost čela iskopa - posebno u kaloti i ramenima čela iskopa)

RAZMAK

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
> 2 m	20					
60 cm - 2 m	15					
20 - 60 cm	10	х	х	х		
6 - 20 cm	8					
< 6 cm	5					
BODOVI:		10	10	10		

ČVRSTOĆA (MPa) osna tlačna

RQD (%)

20

17 13 х

8

13

BODOVI:		12	BODOVI:	12	
< 25	0-2		< 25		
25 - 50	4		25 - 50		
50 - 100	7		50 - 75		
100 - 250	12	х	75 - 90	х	
> 250	15		90 - 100		

ZIJEV (mm)

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
zatvorene	6					
< 0.1	5					
0.1 - 1	4					
1 - 5	1		х	х		
> 5	0	х				

HRAPAVOST

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
vrlo hrapave	6					
hrapave	5		х			
neznatno hrapave	3	х		х		
glatke	1					
skliske	0					

DULJINA (m)

BODOVI:

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
< 1	6					
1 - 3	4					
3 - 10	2		х	х		
10 - 20	1	х				
> 20	0					
		1	2	2		

5

13 11

KOREKCIJA zbog orijentacije

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
vrlo povoljno	0					
povoljno	-2			х		
dobro	-5					
nepovoljno	-10					
vrlo nepovoljno	-12	х	х			
BODOVI:		-12	-12	-2		

VODA priliv (I/min) stanie

BODOVI:	15		
> 125	tečenje	0	
25 - 125	kapanje	4	
10 - 25	mokro	7	
< 10	vlažno	10	
nikakav	suho	15	х
<u></u>			

ISPUNA

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
bez	6					
tvrda <5mm	4					
tvrda >5mm	2					
meka <5mm	2		х	х		
meka >5mm	0	х				

RASTROŠENOST

stijenki diskontinuiteta		1	2	3	4	5	
nerastrošene	6						
neznatno	5						
umjereno	3		х	х			
jako	1	х					
potpuno	0						

RMR	43	51	59		
GSI	50	58	56		
		BODOVI 81 - 100 61 - 80 41 - 60 21 - 40 0 - 20		BORIJA I II V V	



Datum:	19.08.2022.
Portal:	istarski
Stacionaža:	31+158,00
Azimut čela:	89°





ORIJENTACIJA DISKONTINUITETA

smjer / nagib

170/80

0-10/70 65-70/40

200/40-45

sustav

diskontinuiteta

1

2

3

4

ostalo

Opis stijenske mase:

Čelo iskopa zauzima bijeli rudistni vapnenenac gornje krede (V_{rud} , K_2). Stijenska masa je zdrava, nerastrošena i bez ispune. Duljine diskontinuiteta su dominantno oko 3 m, dok je sustav 65-70/40 dužine i do 10 m.

Kategorizacija se odnosi na korak iskopa od st. 31+139,00 do st. 31+158,00.

Visina nadsloja je oko 215 m.

(kod kategorizacije stijenske mase ocjenjuju se kvalitativni parametri najizraženijih sustava diskontinuiteta koji bi mogli utjecati na stabilnost čela iskopa - posebno u kaloti i ramenima čela iskopa)

RAZMAK

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
> 2 m	20					
60 cm - 2 m	15		х			
20 - 60 cm	10					
6 - 20 cm	8	х		х	х	
< 6 cm	5					
BODOVI:		8	15	8	8	

ČVRSTOĆA (MPa) jednoosna tlačna

RQD (%)

20

17

13

8

3

х

20

> 250 15 90 - 100 100 - 250 75 - 90 12 Х 50 - 100 7 50 - 75 25 - 50 4 25 - 50 < 25 < 25 0-2 BODOVI: 12 BODOVI:

ZIJEV (mm)

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
zatvorene	6	х	х	х	х	
< 0.1	5					
0.1 - 1	4					
1 - 5	1					
> 5	0					

HRAPAVOST

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
vrlo hrapave	6	х	х	х	х	
hrapave	5					
neznatno hrapave	3					
glatke	1					
sklisko	0					

DULJINA (m)

BODOVI:

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
< 1	6		х		х	
1 - 3	4	х				
3 - 10	2			х		
10 - 20	1					
> 20	0					
		4	2		4	

28

30 26

30

KOREKCIJA zbog orijentacije

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
vrlo povoljno	0					
povoljno	-2			х		
dobro	-5				х	
nepovoljno	-10					
vrlo nepovoljno	-12	х	х			
BODOVI:		-12	-12	-2	-5	

х

15

0

VODA priliv (l/min) stanje nikakav 15 suho < 10 vlažno 10 10 - 25 mokro 7 25 - 125 kapanje 4 > 125 tečenje BODOVI:

ISPUNA

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
bez	6	х	х	х	х	
tvrda <5mm	4					
tvrda >5mm	2					
meka <5mm	2					
meka >5mm	0					

RASTROŠENOST

s	tijenki diskontinuiteta		1	2	3	4	5
r	erastrošene	6	х	х	х	х	
n	ieznatno	5					
lu	Imjereno	3					
ja	ako	1					
p	otpuno	0					

RMR	71	80	79	80	
GSI	78	87	76	80	
		BODOVI 81 - 100 61 - 80 41 - 60 21 - 40 0 - 20		BORIJA I II V V	



Datum:	03.08.2023.	
Portal:	istarski	
Stacionaža:	33+006,50	
Azimut čela:	84°	
		270/60

Opis stijenske mase:

Čelo iskopa zauzima foraminiferski vapnenac ($V_{for}E_{1,2}$).

Između svih izmjerenih diskontinuiteta razmak je u rasponu od 6 - 20 cm.

Kategorizacija se odnosi na korak iskopa od st. 33+003,50 do st. 33+006,50.

Visina nadsloja je oko 440 m.

(kod kategorizacije stijenske mase ocjenjuju se kvalitativni parametri najizraženijih sustava diskontinuiteta koji bi mogli utjecati na stabilnost čela iskopa - posebno u kaloti i ramenima čela iskopa)

	ORIJENTACIJA	DISKONTINUITETA
	sustav diskontinuiteta	smjer / nagib
	1	220/80
	2	120-130/75-80
	3	270/60-70
	4	300-310/70
	ostalo	

RAZMAK

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
> 2 m	20					
60 cm - 2 m	15					
20 - 60 cm	10					
6 - 20 cm	8	х	х	х	х	
< 6 cm	5					
BODOVI:		8	8	8	8	

ČVRSTOĆA (MPa) osna tlačna

RQD (%)

20

17

13

8

3

х

13

BODOVI:		12	BODOVI:
< 25	0-2		< 25
25 - 50	4		25 - 50
50 - 100	7		50 - 75
100 - 250	12	х	75 - 90
> 250	15		90 - 100

ZIJEV (mm)

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
zatvorene	6					
< 0.1	5					
0.1 - 1	4	х		х		
1 - 5	1		х		х	
> 5	0					

HRAPAVOST

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
vrlo hrapave	6					
hrapave	5	х				
neznatno hrapave	3		х	х	х	
glatke	1					
skliske	0					

DULJINA (m)

BODOVI:

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
< 1	6					
1 - 3	4	х		х		
3 - 10	2		х		х	
10 - 20	1					
> 20	0					
STANJE DISKONTINUI	TETA	1	2	3	4	
BODOVI:		18	11	16	11	

KOREKCIJA zbog orijentacije

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
vrlo povoljno	0		х			
povoljno	-2					
dobro	-5			х	х	
nepovoljno	-10					
vrlo nepovoljno	-12	х				
BODOVI:		-12	0	-5	-5	

VODA



ISPUNA

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
bez	6					
tvrda <5mm	4					
tvrda >5mm	2					
meka <5mm	2	x	х	х	х	
meka >5mm	0					

RASTROŠENOST

stijenki diskontinuiteta		1	2	3	4	5
nerastrošene	6					
neznatno	5					
umjereno	3	x	х	х	х	
jako	1					
potpuno	0					

RMR	54	59	59	54	
GSI	61	54	59	54	
		BODOVI 81 - 100 61 - 80 41 - 60 21 - 40 0 - 20		BORIJA V V	

08.08.2023.

istarski

Građevina: CESTOVNI TUNEL "UČKA" sjeverna (lijeva) tunelska cijev



Stacionaža: Azimut čela:	33+035,70 84°	_	
	27.5		1
8			
4			
Star Part	小社会会	P .3	
The second	A AMARY	A TANK A A	F
R AND	译出,《 日》		X
ALC MENT	12 10 4	A. 羽秋京、水川	X
	時代は主任	1271123	X
	1. 如此	· 通道和高小分子	X
	Ward and		1



ORIJENTACIJA DISKONTINUITETA

smjer / nagib

70/15-20

120-130/75-80

270/50

30-40/80

sustav

diskontinuiteta 1

2

3

4

ostalo

Opis stijenske mase:

Datum:

Portal:

Čelo iskopa zauzima foraminiferski vapnenac ($V_{for}, E_{1,2}$).

Na gomioj polovici čela iskopa dominira pukotina 70/15-20 (pružanje okomito na tunelsku os, nagib u smjeru iskopa) - pukotina je glatka, a u desnom ramenu vidiljiva je glinovita. bitumenizirana ispuna debline do 5 mm. Formirana ploha je stabiln i ne utječe negativno na stabilnost čela iskopa. Ostali zabilježeni sustavi pukotina imaju tvrdu ispunu.

Od st. 33+027,70 iskop se izvodi u II. ktg. stijenske mase.

Visina nadsloja je oko 427 m.

(kod kategorizacije stijenske mase ocjenjuju se kvalitativni parametri najizraženijih sustava diskoritnuiteta koji bi mogli utjecati na stabilnost čela iskopa - posebno u kaloti i ramenima čela iskopa)

RAZMAK

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
> 2 m	20	х				
60 cm - 2 m	15					
20 - 60 cm	10		х	х	х	
6 - 20 cm	8					
< 6 cm	5					
BODOVI:		20	10	10	10	

ČVRSTOĆA (MPa) jednoosna tlačna

RQD (%)

х

20

> 250 15 90 - 100 20 100 - 250 75 - 90 12 Х 17 50 - 100 7 50 - 75 13 25 - 50 4 25 - 50 8 < 25 < 25 0-2 3 BODOVI: 12 BODOVI:

ZIJEV (mm)

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
zatvorene	6					
< 0.1	5					
0.1 - 1	4		х	х	х	
1 - 5	1	х				
> 5	0					

HRAPAVOST

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
vrlo hrapave	6					
hrapave	5		х	х	х	
neznatno hrapave	3					
glatke	1	х				
skliske	0					

DULJINA (m)

BODOVI:

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
< 1	6					
1 - 3	4		х		х	
3 - 10	2			х		
10 - 20	1					
> 20	0	х				
STANJE DISKONTINUI	ГЕТА	1	2	3	4	

7

20 18 20

KOREKCIJA zbog orijentacije

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
vrlo povoljno	0		х		х	
povoljno	-2					
dobro	-5	х		х		
nepovoljno	-10					
vrlo nepovoljno	-12					
BODOVI:		-5	0	-5	0	

х

15

VODA priliv (l/min) stanje nikakav 15 suho < 10 vlažno 10 10 - 25 mokro 7 25 - 125 kapanje 4 > 125 tečenje 0 BODOVI:



ISPUNA

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
bez	6					
tvrda <5mm	4					
tvrda >5mm	2					
meka <5mm	2	х	х	х	х	
meka >5mm	0					

RASTROŠENOST

stijenki diskontinuiteta		1	2	3	4	5
nerastrošene	6					
neznatno	5		х	х	х	
umjereno	3	x				
jako	1					
potpuno	0					

RMR	69	77	70	77	
GSI	69	72	70	72	
		BODOVI 81 - 100 61 - 80 41 - 60 21 - 40 0 - 20		BORIJA I III V V V	





Opis stijenske mase:

Čelo iskopa zauzima svijetlo smeđa vapnenačka stijenska masa - foraminiferski vapnenci donjeg i srednjeg eocena (E_{1,2}). Donju polovicu čela iskopa zauzima tamno sivi tanko uslojeni lapor iznad kojeg se pojavljuje tanka oksidirana zona gline smeđe do zelene boje. U situaciji kada 2/3 čela zauzima vapnenac, a 1/3 lapor kategorizira se samo vapnenac jer se on nalazi na gornjoj polovici čela, u kaloti i ramenima. Lijevi bok i rame zauzima masivna vapnenačka stijenska masa, dok su u desnom ramenu izražene pukcline 80-0/80-25 (mričanje okomiti na tunejsku os. narih suprotan od smera iskona) s

Lijevi bok i rame zauzima masivna vapnenačka stijenska masa, dok su u desnom ramenu izraz pukotine 80-90/80-85 (ryužanje okomito na tunelsku os, nagib suprotan od smjera iskopa) s glinovitom ispunom debljine preko 10 cm.

Kategorizacija se odnosi na korak iskopa od st. 33+663,00 do st. 33+600,00.

Visina nadsloja je oko 474 m.

(kod kategorizacije stijenske mase ocjenjuju se kvalitativni parametri najizraženijih sustava diskontinuiteta koji bi mogli utjecati na stabilnost ćela iskopa - posebno u kaloti i ramenima ćela iskopa)

RAZMAK

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
> 2 m	20					
60 cm - 2 m	15					
20 - 60 cm	10					
6 - 20 cm	8	х	х	х		
< 6 cm	5					
BODOVI:		8	8	8		

ČVRSTOĆA (MPa) jednoosna tlačna

RQD (%)

х

17

> 250 15 90 - 100 20 75 - 90 100 - 250 12 17 50 - 100 50 - 75 13 7 х 25 - 50 4 25 - 50 8 < 25 < 25 0-2 3 BODOVI: 7 BODOVI:

ZIJEV (mm)

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
zatvorene	6					
< 0.1	5					
0.1 - 1	4	х	х			
1 - 5	1					
> 5	0			х		

HRAPAVOST

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
vrlo hrapave	6					
hrapave	5					
neznatno hrapave	3	х	х	х		
glatke	1					
skliske	0					

DULJINA (m)

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
< 1	6					
1 - 3	4	х	х			
3 - 10	2			х		
10 - 20	1					
> 20	0					
STANJE DISKONTINUI	TETA	1	2	3		
BODOVI:		18	18	8		

ORIJENTACIJA DISKONTINUITETA

	sustav diskontinuiteta	smjer / nagib
	1	170-180/45-50
l	2	0-10/75-80
l	3	80-90/80-85
l		
I		
L	ostalo	

KOREKCIJA zbog orijentacije

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
vrlo povoljno	0					
povoljno	-2					
dobro	-5			х		
nepovoljno	-10					
vrlo nepovoljno	-12	х	х			
BODOVI:		-12	-12	-5		



ISPUNA

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
bez	6					
tvrda <5mm	4					
tvrda >5mm	2					
meka <5mm	2	х	х			
meka >5mm	0			х		

RASTROŠENOST

stijenki diskontinuiteta		1	2	3	4	5
nerastrošene	6					
neznatno	5	х	х			
umjereno	3			х		
jako	1					
potpuno	0					

RMR	53	53	50		
GSI	60	60	50		
		BODOVI 81 - 100 61 - 80 41 - 60 21 - 40 0 - 20		BORIJA I II V V	



Datum:	05.03.2023.
Portal:	kvarnerski
Stacionaža:	33+650,00
Azimut čela:	264°

Kalotu i dio ramena čela iskopa zauzima foraminiferski vapnenac donje srednjeg eocena (V $_{\rm for},\,E_{1,2}$), a donju polovicu čela iskopa zauzima tamno sivi lapor - lapori fliša srednjeg i gornjeg eocena (L,E 2,3). Visina nadsloja je oko 478 m.

S obzirom na specifičnu geotehničku sredinu, primjenjuje se tehnologija iskopa i podgradni sklop za V ktg. stijenske mase.



g i a			
- Broj sustava pukotina		Min	Max
- Broj sustava pukotina Masivna stijena, bez pukotina ili poneki	0,5-1	Min	Max
- Broj sustava pukotina Masivna stijena, bez pukotina ili poneki Jedan	0,5-1 2	Min	Max
- Broj sustava pukotina Masivna stijena, bez pukotina ili poneki Jedan Jedan + poneki	0,5-1 2 3	Min	Max
- Broj sustava pukotina Masivna stijena, bez pukotina ili poneki Jedan Jedan + poneki Dva	0,5-1 2 3 4	Min 4	Max
- Broj sustava pukotina Masivna stijena, bez pukotina ili poneki Jedan Jedan + poneki Dva Dva + poneki	0,5-1 2 3 4 6	Min 4	Max 6

RQ	D - Kvaliteta stijenske mase	Min	Max	
А	Vrlo slab	0-25	10	10
в	Slab	25-50		
С	Srednji	50-75		
D	Dobar	75-90		
Е	Odličan	90-100		

Jr - Indeks hrapavosti pukotina	Min	Max	
A Diskontinualne pukotine	4		
B Hrapave ili nepravilne valovite	3		
C Glatke, valovite	2		
D Skliske, valovite	1,5		
E Hrapave ili nepravilne ravne	1,5		
F Glatke, ravne	1		
G Skliske, ravne	0,5	0,5	0,5
Bez kontakta zidova pukotine pri smicanju	1		





Rock mass quality Q = $\frac{RQD}{Jn} \times \frac{Jr}{Ja} \times \frac{Jw}{SRF}$

Ja - Indeks alteracije pukotina										
А	A Zbijene zacijeljene pukotine 0,75									
в	Nepromijenjeni zidovi pukotine samo s mrljama	1								
С	Neznatno trošni zidovi pukotina, nerazmekšavajuća mineralna prevlaka	2								
D	D Prahovita, pjeskovito-glinovita prevlaka, malo gline 3									
Е	E Razmekšavajuća, glinovita prevlaka 4									
F	Pjeskovite čestice, dezintegrirana stijena bez gline	4								
G	Jako prekonsolidirana, nerazmekšavajuća glina	6								
н	Srednje do nisko prekonsolidirana razmekšavajuća glina	8	8	8						
J	Bujajuća glinena ispuna	8-12								
Zo	Zone ili slojevi dezintegrirane ili zdrobjene stijene i gline 6									
Zo	Zone prahovite ili pjeskovite gline 5									
De	bela neprekinuta zona ili sloj gline	10-13								

Jn

А

в

С D Е F

Н

J٧	- Faktor redukcije pukotinske vode	Min	n Max SRF - Faktor redukcije naprezanja Mir						Min	Max	
А	Suho ili lokalni priliv <5 l/m	1	1	1		А	Višestruka pojava oslabljenih	Višestruka pojava oslabljenih zona			
в	Srednji priliv	0,66				B,C	Jedna oslabljena zona		5-25		
С	Veliki priliv u zdravoj stijeni	0,5				D	Višestruka pojava rasjednih z	ona	7,5		
D	Veliki priliv značajno ispiranje	0,3				E,F,G	Jedna rasjedna zona		2,5-5		
E Iznimno veliki povremeni priliv 0,2-0,1						н	Nisko naprezanje, mali nadsloj		2,5		
F	Iznimno veliki stalan priliv	0,1-0,05				J	Srednje naprezanje		1		
						К	Visoko naprezanje		0,5-2	2	2
	10 0,5	1				L,M	Gorski udari	5-10	10-20		
Q	max = x x	=	0,0	8		N,O	Zgnječena stijenska masa	5-10	10-20		
	4 8 2	2				P,R	Bujajuća stijenska masa	5-10	10-20		
RMR = 9 * In Q + 44											





20.03.2023.
kvarnerski
33+613,00
264°

Čelo iskopa zauzima tamno sivi lapor - lapor fliša srednjeg i gornjeg eocena (L,E _{2,3}).

Visina nadsloja je oko 474 m.

S obzirom na specifičnu geotehničku sredinu, primjenjuje se tehnologija iskopa i podgradni sklop za V ktg. stijenske mase.



Jr - Indeks hrapavosti pukotina	Min	Max	
A Diskontinualne pukotine			
B Hrapave ili nepravilne valovite	3		
C Glatke, valovite	2		
D Skliske, valovite	1,5		
E Hrapave ili nepravilne ravne	1,5		
F Glatke, ravne	1		
G Skliske, ravne	0,5	0,5	0,5
Bez kontakta zidova pukotine pri smicanju	1		





Ja - Indeks alteracije pukotina									
А	A Zbijene zacijeljene pukotine 0,75								
в	B Nepromijenjeni zidovi pukotine samo s mrljama								
С	C Neznatno trošni zidovi pukotina, nerazmekšavajuća mineralna prevlaka 2								
D	D Prahovita, pjeskovito-glinovita prevlaka, malo gline 3								
Е	E Razmekšavajuća, glinovita prevlaka 4								
F	Pjeskovite čestice, dezintegrirana stijena bez gline	4							
G	Jako prekonsolidirana, nerazmekšavajuća glina	6							
н	Srednje do nisko prekonsolidirana razmekšavajuća glina	8	8	8					
J	Bujajuća glinena ispuna	8-12							
Zo	Zone ili slojevi dezintegrirane ili zdrobjene stijene i gline 6								
Zo	Zone prahovite ili pjeskovite gline 5								
De	bela neprekinuta zona ili sloj gline	10-13							

J٧	/ - Faktor redukcije pukotinske vode	Min	Max		SRF -	Faktor redukcije naprezanja			Min	Max	
A	Suho ili lokalni priliv <5 l/m	1	1	1		Α	Višestruka pojava oslabljenih	zona	10		
в	Srednji priliv	0,66				B,C	Jedna oslabljena zona		5-25		
С	Veliki priliv u zdravoj stijeni	0,5				D	Višestruka pojava rasjednih z	ona	7,5		
D	Veliki priliv značajno ispiranje	0,3				E,F,G	Jedna rasjedna zona		2,5-5		
Е	Iznimno veliki povremeni priliv	0,2-0,1				Н	Nisko naprezanje, mali nadsloj		2,5		
F	Iznimno veliki stalan priliv	0,1-0,05				J	Srednje naprezanje		1		
-						к	Visoko naprezanje		0,5-2	2	2
	10 0,5	1				L,M	Gorski udari	5-10	10-20		
G	(max = x x	=	0,0	8		N,O	Zgnječena stijenska masa	5-10	10-20		
	4 8	2				P,R	Bujajuća stijenska masa	5-10	10-20		
RMR = 9 * In Q + 44											

Qmin	=	10	x	0,5	x	1 =	0,05	Q _{max} =	0,08	\longrightarrow	RMR =	21	IV ktg.
		6		8		2		Q _{min} =	0,05	\longrightarrow	RMR =	17	V ktg.



Datum:	25.10.2021.		
Portal:	kvarnerski		
Stacionaža:	35+190,00		
Azimut čela:	265°		
		A CAR	



Opis stijenske mase:

Čelo iskopa zauzima tamno siva, raspucana, umjereno do jako rastrošena vapnenačka stijenska masa (V, $K_{1}).$

Izražen je sustav slojevitosti (ss) orijentacije 305-310/40 (pružanje približno okomito na tunelsku os, nagib u smjeru iskopa tunela) s razmakom između pukotina < 6 cm.

Uočena je blokovski izdvojena stijenska masa u kaloti i ramenima čela iskopa. Blokovi su formirani između sustava slojevitosti i vertiklanih pukotina koje su obilježene vlažnom glinovitom ispunom debljine do 5 mm. U kaloti po pukotini 130/60-70 odvaljena je blokovski izdvojena stijenska masa te je formiran prekoprofilni iskop.

Kategorizacija se odnosi na korak iskopa od st. 35+221,00 do st. 35+219,00.

Visina nadsloja je oko 61 m.

(kod kategorizacije stijenske mase ocjenjuju se kvalitativni parametri najizraženijih sustava diskortinuiteta koji bi mogli utjecati na stabilnost čela Iskopa - posebno u kaloti i ramenima čela Iskopa)

RAZMAK

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
> 2 m	20					
60 cm - 2 m	15					
20 - 60 cm	10			х		
6 - 20 cm	8	х	х		х	
< 6 cm	5					
BODOVI:		8	8	10	8	

ČVRSTOĆA (MPa) iednoosna tlačna

RQD (%)

х

8

BODOVI:		12	BODOVI:	
< 25	0-2		< 25	3
25 - 50	4		25 - 50	8
50 - 100	7		50 - 75	13
100 - 250	12	х	75 - 90	17
> 250	15		90 - 100	20

ZIJEV (mm)

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
zatvorene	6					
< 0.1	5					
0.1 - 1	4					
1 - 5	1		х	х		
> 5	0	х			х	

HRAPAVOST

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
vrlo hrapave	6					
hrapave	5					
neznatno hrapave	3		х	х		
glatke	1	х				
skliske	0				x	

DULJINA (m)

BODOVI:

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
< 1	6					
1 - 3	4					
3 - 10	2		х	х		
10 - 20	1	х			х	
> 20	0					
		4	2	2		

3

11 11 2

I	305-310/40
2	180-190/70-80
3	350-10/70-80
4	130/60-70
ostalo	

ORIJENTACIJA DISKONTINUITETA

smjer / nagib

sustav

diskontinuiteta

KOREKCIJA zbog orijentacije

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
vrlo povoljno	0					
povoljno	-2	х				
dobro	-5				х	
nepovoljno	-10					
vrlo nepovoljno	-12		х	х		
BODOVI:		-2	-12	-12	-5	

х

10

VODA priliv (l/min) stanje nikakav 15 suho < 10 vlažno 10 10 - 25 mokro 7 25 - 125 kapanje 4 > 125 tečenje 0 BODOVI:



ISPUNA

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
bez	6					
tvrda <5mm	4					
tvrda >5mm	2					
meka <5mm	2		х	х		
meka >5mm	0	х			х	

RASTROŠENOST

stijenki diskontinuiteta		1	2	3	4	5
nerastrošene	6					
neznatno	5					
umjereno	3		х	х		
jako	1	x			х	
potpuno	0					

RMR	39	37	39	35	
GSI	41	49	51	40	
		BODOVI 81 - 100 61 - 80 41 - 60 21 - 40 0 - 20		BORIJA	



Datum:	14.12.2021.
Portal:	kvarnerski
Stacionaža:	35+115,00
Azimut čela:	268°



Opis stijenske mase:

Čelo iskopa zauzima tamno siva, raspucana, umjereno do jako rastrošena vapnenačka stijenska masa (V, $K_{\rm t}).$

Zabilježeni su vertikalni sustavi pukotina 350-10/70-80 i 200-205/70-75 (pružanje paralelno s tunelskom osi) i približno okomiti pukotinski sustav 140/55 (nagib suprotan od smjera iskopa tunela). Obilježeni su glinovitom ispunom debiljne do 5 mm, a u lijevom ramenu sustav 200/75 ima ispunu debijne veće od 5 mm. Bez obzira na glinovitu pukotinsku ispunu, stijenska masa nije izdjeljena na blokove.

Izojejena na bokove. Sustav slojevitosti 305-310/40-45 (pružanje približno okomito na tunelsku os, nagib u smjeru iskopa tunela, na sredini čela iskopa nagib se mijenja) vidljiv je na sredini čela iskopa - vidljivo boranje. U kaloti i ramenima sustav slojevitosti nije vidljiv.

Kategorizacija se odnosi na korak iskopa od st. 35+117,00 do st. 35+115,00.

Visina nadsloja je oko 114 m.

(kod kategorizacije stijenske mase ocjenjuju se kvalitativni parametri najizraženijih sustava diskontinuiteta koji bi mogli utjecati na stabilnost čela iskopa - posebno u kaloti i ramenima čela

RAZMAK

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
> 2 m	20					
60 cm - 2 m	15					
20 - 60 cm	10		х	х		
6 - 20 cm	8	х			х	
< 6 cm	5					
BODOVI:		8	10	10	8	

ČVRSTOĆA (MPa) jednoosna tlačna

RQD (%)

х

17

> 250 15 90 - 100 20 75 - 90 100 - 250 12 Х 17 50 - 100 50 - 75 13 7 25 - 50 4 25 - 50 8 < 25 < 25 0-2 3 BODOVI: 12 BODOVI:

ZIJEV (mm)

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
zatvorene	6					
< 0.1	5					
0.1 - 1	4					
1 - 5	1			х	х	
> 5	0	х	х			

HRAPAVOST

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
vrlo hrapave	6					
hrapave	5					
neznatno hrapave	3	х	х	х		
glatke	1				х	
skliske	0					

DULJINA (m)

BODOVI:

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
< 1	6					
1 - 3	4					
3 - 10	2	х	х	х	х	
10 - 20	1					
> 20	0					
STAN IE DISKONTINU		4	•	2	4	

8

6 11 9



ORIJENTACIJA DISKONTINUITETA

	sustav diskontinuiteta	smjer / nagib
I	1	305-310/40
I	2	200-205/70-75
I	3	350-10/70-80
I	4	140/55
I		
1	ostalo	

KOREKCIJA zbog orijentacije

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
vrlo povoljno	0					
povoljno	-2	х				
dobro	-5				х	
nepovoljno	-10					
vrlo nepovoljno	-12		х	х		
BODOVI:		-2	-12	-12	-5	

х

15

VODA priliv (l/min) stanje nikakav 15 suho < 10 vlažno 10 10 - 25 7 mokro 25 - 125 kapanje 4 > 125 tečenje 0 BODOVI:



ISPUNA

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
bez	6					
tvrda <5mm	4					
tvrda >5mm	2					
meka <5mm	2			х	х	
meka >5mm	0	х	х			

RASTROŠENOST

stijenki diskontinuiteta		1	2	3	4	5
nerastrošene	6					
neznatno	5					
umjereno	3	x		х	х	
jako	1		х			
potpuno	0					

RMR	58	48	53	56	
GSI	55	55	60	56	
		BODOVI 81 - 100 61 - 80 41 - 60 21 - 40 0 - 20		BORIJA I II V V	

06.01.2022.







Opis stjenske mase:

Datum:

Donju polovicu čela iskopa zauzima tamno siva, raspucana, umjereno rastrošena vapnenačka stijenska masa (V, K1).

Gomju polovicu čela (stijenska masa zauzima lijevo rame i dio kalote) iskopa zauzima prekonsolidirana žuto smeđa glina u kojoj se javlja nepravilno gnijezdo tamnosive gline. U glinenim naslagama prepoznati su pukotinski sustavi koji se pojavljuju i u stijenskoj masi. Iskop se izvodi u V kategoriji stijenske mase.

Visina nadsloja oko 124 m.

(kod kategorizacije stijenske mase ocjenjuju se kvalitativni parametri najizraženijih sustava diskortinuiteta koji bi mogli utjecati na stabilnost čela iskopa - posebno u kaloti i ramenima čela iskopa)

RAZMAK

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
> 2 m	20					
60 cm - 2 m	15					
20 - 60 cm	10	x	х	х	х	
6 - 20 cm	8					
< 6 cm	5					
BODOVI:		10	10	10	10	

ČVRSTOĆA (MPa) jednoosna tlačna

RQD (%)

Х 3

BODOVI:		0	BODOV
< 25	0-2	х	< 25
25 - 50	4		25 - 50
50 - 100	7		50 - 75
100 - 250	12		75 - 90
> 250	15		90 - 100

ZIJEV (mm)

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
zatvorene	6					
< 0.1	5					
0.1 - 1	4					
1-5	1					
> 5	0	х	х	х	х	

HRAPAVOST

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
vrlo hrapave	6					
hrapave	5					
neznatno hrapave	3		х		х	
glatke	1	х		х		
skliske	0					

DULJINA (m)

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
< 1	6					
1 - 3	4					
3 - 10	2					
10 - 20	1	x	х	х	х	
> 20	0					

STANJE DISKONTINUITETA	1	2	3	4	
BODOVI:	2	7	3	7	

ORIJENTACIJA DISKONTINUITETA

sustav diskontinuiteta	smjer / nagib
1	320/60
2	155-160/60-70
3	125/20-30
4	215/40
a stala	

KOREKCIJA zbog orijentacije

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
vrlo povoljno	0					
povoljno	-2				х	
dobro	-5					
nepovoljno	-10			х		
vrlo nepovoljno	-12	х	х			
BODOVI:		-12	-12	-10	-2	

VODA

priliv (l/min)	stanje		
nikakav	suho	15	
< 10	vlažno	10	х
10 - 25	mokro	7	
25 - 125	kapanje	4	
> 125	tečenje	0	
BODOVI:			10

ISPUNA

diskontinuiteta		1	2	3	4	5
bez	6					
tvrda <5mm	4					
tvrda >5mm	2					
meka <5mm	2					
meka >5mm	0	х	х	х	х	

RASTROŠENOST

stijenki diskontinuiteta		1	2	3	4	5
nerastrošene	6					
neznatno	5					
umjereno	3		х		х	
jako	1			х		
potpuno	0	х				

RMR	13	18	16	28	
GSI	25	30	26	30	
		BODOVI 81 - 100 61 - 80 41 - 60 21 - 40 0 - 20		BORIJA	



BOUYGUES TRAVAUX PUBLICS	Shaping a Better Li	ife			
ESTITOR	BINA ISTRA d.d. Lupoglav, Zrinšćak	57			
DJEKT	DIPLOMSKI RAD				
ZINA PROJEKTA	DIPLOMSKI RAD				
KACIJA	TUNEL UČKA				
STA ISTRAŽIVANJA	INŽENJERSKOGEOL	OŠKA ISTRAŽIVANJA			
ORŽAJ PRILOGA	UZDUŽNI INŽENJERS	KOGEOLOŠKI PROFIL			
DJEKTANTI: O ŠARIĆ, dipl. ing. građ. T UŽAREVIĆ, dipl.ing.građ.	IZRADILA: KORINA ZUGAN bacc. ing. geol.	VODITELJ ISTRAŽIVANJA: prof. dr. sc. SNJEŽANA MIHALIĆ ARBANAS			
rUM prosinac, 2023	MJERILO 1:500	PRILOG BR. 16			