

**2.3. TEHNIČKI OPIS****2.3.1. OPIS RADOVA**

U sklopu zaštite pokosa predviđeni su radovi u svrhu povećanja stabilnosti pokosa i zaštite od odrona.

Opis predviđenih mjera zaštite ulaznog pokosa dan je u sljedećoj tablici.

Tablica 11. Mjere zaštite

Pozicija	Početak stacionaža	Završna stacionaža	Mjere zaštite
1	0+080.00	0+155.00	Donji dio pokosa - Čišćenje pokosa, uklanjanje vegetacije, čišćenje fragmentiranog kamenog materijala i labilnih blokova s pokosa te odronjenog materijala - Postavljanje 3D ojačanog geomata s mrežom za zaštitu pokosa tip 8x10 (Mreža za kontrolu erozije) - Ugradnja štapnih sidara promjera Φ 32 mm, duljine L=3,0 m - raster 3,00 m(H) x 3,00 m (V)
2	0+180.00	0+330.00	Gornji dio pokosa i berma - Čišćenje pokosa, uklanjanje vegetacije, čišćenje fragmentiranog kamenog materijala i labilnih blokova s pokosa te odronjenog materijala - Postavljanje 3D ojačanog geomata s mrežom za zaštitu pokosa tip 8x10 (Mreža za kontrolu erozije) - Ugradnja štapnih sidara promjera Φ 32 mm, duljine L=3,0 m - raster 3,00 m(H) x 3,00 m (V)
3	0+305.00	0+333.09	Donji dio pokosa - Čišćenje pokosa, uklanjanje vegetacije, čišćenje fragmentiranog kamenog materijala i labilnih blokova s pokosa te odronjenog materijala - Postavljanje 3D ojačanog geomata s mrežom za zaštitu pokosa tip 8x10 (Mreža za kontrolu erozije) - Ugradnja štapnih sidara promjera Φ 32 mm, duljine L=3,0 m - raster 3,00 m(H) x 3,00 m (V)
4	0+155.00	0+235.00	Donji dio pokosa - Čišćenje pokosa, uklanjanje vegetacije, čišćenje fragmentiranog kamenog materijala i labilnih blokova s pokosa te odronjenog materijala - Ugradnja mreže za zaštitu pokosa tip 8x10 - Ugradnja štapnih sidara promjera Φ 32 mm, duljine L=3,0 m - raster 3,00 m(H) x 3,00 m (V)
5	0+235.00	0+270.00	Donji dio pokosa - Čišćenje pokosa, uklanjanje vegetacije, čišćenje fragmentiranog kamenog materijala i labilnih blokova s pokosa te odronjenog materijala - Mlazni beton C 25/30 - Armaturna mreža Q-188 - 1 sloj poravnjanje - Mlazni beton C 25/30, debljine 5,0 cm - 2 sloja - Ugradnja štapnih sidara promjera Φ 32 mm, duljine L=3,0 m - raster 3,00 m(H) x 3,00 m (V) - Ugradnja procjednica promjera Φ 50 mm, duljine L=2,0 m

2.3.2. PRIPREMNI RADOVI

Priprema gradilišta obuhvaća dopremu i instalaciju opreme i mehanizacije za izvedbu radova te po završenim radovima, raspremanje gradilišta, odvoz mehanizacije i opreme te dovođenje lokacije u prvobitno stanje. U sklopu pripreme gradilišta uzima se u obzir i trošak pripreme gradilišnih objekata i putova, organizacije gradilišta, privremenih deponija materijala (O.T.U. St. 2-14), ograđivanja gradilišta duž cijelog zahvata, instalacija, nabava i doprema potrebne opreme (O.T.U. St. 0-20) te svi ostali radovi potrebni za izvedbu radova.

2.3.3. PROMETNA REGULACIJA

Privremena regulacija prometa treba se riješiti prije početka radova. Za vrijeme radova promet treba organizirati po posebnom režimu. Potrebno je prije početka provesti kontrolu da li je privremena regulacija uspostavljena i da li je signalizacija privremene regulacije prometa potpuna. Tijekom radova potrebno je kontrolirati stanje i održavanje privremene regulacije prometa te da li su postavljene prepreke i ograde koje onemogućuju prolazak preko gradilišta. Naručitelj radova osigurava postavljanje, održavanje i uklanjanje privremene regulacije prometa na predmetnom dijelu prometnice.

2.3.4. UREĐENJE GRADILIŠTA

Uređenje okoliša gradilišta nakon izvedbe svih građevinskih radova i uklanjanja eventualnih nedostataka, potrebno je urediti okoliš gradilišta, na način da u okolišu gradilišta ne ostanu nikakvi tragovi radova.

Sve ostatke građevinskih materijala treba odvesti na odgovarajuće deponije, te okoliš dovesti minimalno u prvobitno stanje i to prema zahtjevima nadzornog inženjera.

2.3.5. UKLANJANJE DRVEĆA, GRMLJA I VEGETACIJE

Potrebno je izvršiti radove sječenja grmlja i drveća, vađenja korijenja i panjeva te uklanjanje vegetacije, sječenje i rezanje građe izvesti na dužine pogodne za prijevoz (duljine oko 1,50 m). Čišćenje obuhvaća i uklanjanje nepotrebnog materijala zaostalog nakon predmetnih radova. Radovi se izvode prema Općim tehničkim uvjetima za radove na cestama, stavka 1-03.1 Uklanjanje grmlja i drveća.

Uklonjeni materijal potrebno je utovariti na prijevozno sredstvo i odvesti u najbližu odgovarajuću građevinu ili uređaj u odnosu na mjesto nastanka otpada, uzimajući u obzir gospodarsku učinkovitost i prihvatljivost za okoliš.

2.3.6. ČIŠĆENJE POKOSA

Prije početka radova na zaštiti pokosa pristupa se čišćenju/uklanjanju fragmentiranog kamenog materijala i labilnih blokova s pokosa te odronjenog materijala s berme i bankine.

Na dijelovima pokosa se pristupa čišćenju nakon privremenog uklanjanja (podizanja) postojeće zaštitne mreže iznad vrha pokosa. Potrebno je strojno i/ili ručno ukloniti potencijalno nestabilne kamene blokove, uključujući kavanje i ispuhivanje komprimiranim zrakom.

Uklonjeni materijal potrebno je utovariti na prijevozno sredstvo i odvesti u najbližu odgovarajuću građevinu ili uređaj u odnosu na mjesto nastanka otpada, uzimajući u obzir gospodarsku učinkovitost i prihvatljivost za okoliš.



2.3.7. DEMONTAŽA POSTOJEĆE POVRŠINSKE ZAŠTITE I ČIŠĆENJE ODRONJENOG MATERIJALA TE UKLANJANJE LABILNIH ZONA BLOKOVA-PRIPREMA POVRŠINE

Kako bi se uspješno mogao realizirati predviđeni građevinski zahvat sanacije pokosa projektiranim sidrenim sustavom površinske zaštite pokosa prema ovom Izvedbenom projektu potrebno je prethodno izvršiti slijedeće radove, a kao priprema površina pokosa za aplikaciju projektiranog sidrenog sustava zaštite pokosa:

- Demontaža i uklanjanje postojeće postavljene površinske zaštite pokosa tipa mreža protiv odrona i sl.,
- Čišćenje/uklanjanje odronjenog fragmentiranog materijala sa pokosa sakupljenog u nožici pokosa/bermi pokosa
- Uklanjanje labilnih zona/blokova na postojećim pokosima (po potrebi), a koje se uoči nakon demontaže postojeće površinske zaštite – Bilo kakvo čišćenje vodom se zabranjuje!
- Čišćenje i uklanjanje postojećeg raslinja – po potrebi.

Navedene radove treba obaviti vrlo pažljivo da se ne oštete pokosi, berme, kao i rubovi pokosa i bermi.

2.3.8. OPIS PROJEKTOG RJEŠENJA POVRŠINSKE ZAŠTITE

Nakon što je pokos pripremljen i očišćen na adekvatan način kako je prethodno definirano i u skladu sa svim pravilima geotehničke struke za ovakvu vrstu geotehničke problematike, te pregledan i preuzet od strane nadzornog inženjera, u nastavku se daje tehnički opis aplikacije predviđenog projektnog rješenja površinske zaštite pokosa na predmetnoj lokaciji usjeka.

Ovim Izvedbenim projektom predviđena je aplikacija potrebnog sidrenog sustava površinske zaštite pokosa usjeka na postojećoj geometriji pokosa usjeka.

Projektno rješenje sanacije svih pokosa predmetnih zasjeka odabrano je uzevši u obzir:

- Geotehničke uvjete na lokaciji,
- Sastav i karakteristike tla/stijene,
- Tip, karakter i trajanje predvidivih opterećenja,
- Zahtjeve Investitora,
- Potrebnu dinamiku i uvjete izvođenja radova.



Za zadovoljavanje tražene lokalne površinske stabilnosti i uspješnosti svih radova predviđenog građevinskog zahvata, obavezno je potrebno:

- zadržava se postojeća geometrija pokosa zasjeka,
- Demontaža i uklanjanje postojeće površinske zaštite pokosa i čišćenje odronjenog materijala, te uklanjanje labilnih blokova na pokosima – priprema površina pokosa (detaljno u prethodnom poglavlju),
- Izvedba štapnih sidara na pokosima na određenom rasteru,
- Izvedba zaštite mlaznog betona s procjednicama
- ugradnja mreže protiv odrona na previđenim mjestima prikazani u nacrtima
- ugradnja mreže za kontrolu erozije (3D ojačani geomat s zaštitnom mrežom tip 8x10)
- Ugradnja poravnavajućeg sloja mlaznog betona
- Ugradnja sidrenog sustava zaštite mlazni betonom
- pridržavati se redoslijeda izvedbe radova: odmah nakon demontaže i uklanjanja postojećeg sustava površinske zaštite i uklanjanja labilnih zona/blokova, te čišćenja materijala sakupljenog/odronjenog na bermama ugrađuje/postavlja se projektirani sidreni sustav površinske zaštite pokosa na pojedinoj etaži pokosa uključujući i bermu, pa sve istim redoslijedom prema dnu/nožici predmetnog zasjeka,
- kontinuirani geotehnički nadzor i verifikacija projektnog rješenja.

Na predmetnom usjeku tamo gdje je lokalno predviđena pojedina vrsta površinske zaštite odnosno predviđene zaštite pokosa usjeka potrebno je izvesti projektirane sidrene sustave površinske zaštite pokosa kao mjeru ojačanja i osiguranja lokalne površinske stabilnosti pokosa predmetnog usjeka, a koji podrazumijeva:

- Sidrenje štapnim sidrima R32 (injektiranje po cijeloj dužini sidara) i/ili s granicom popuštanja min. $\sigma_{vi} = 405 \text{ kN} / \text{min}$. $\sigma_{ULT} = 550 \text{ kN}$,
- Sidra se ugrađuju u redovima po visini svakog pokosa na rasteru max. $v=3,00 \text{ m} \times h=3,0 \text{ m}$, duljine sidara $L = 3 \text{ m}$. Sva sidra se ugrađuju na zadržanoj postojećoj geometriji odnosno postojećem nagibu svih pokosa. Sva sidra se ugrađuju pod kutom od 20° u odnosu na horizontalu.
- Navedeni sidreni sustav površinske zaštite pokosa podrazumijeva (tamo di je to nacrtima predviđeno) ugradnju pocinčane mreže od visoko vrijednog čelika tip 8 x 10
- Navedeni sidreni sustav površinske zaštite pokosa podrazumijeva (tamo di je to nacrtima predviđeno) ugradnju mreže za kontrolu erozije (3D geomat ojačan zaštitnom mrežom tip 8x10)
- Navedeni sidreni sustav površinske zaštite pokosa podrazumijeva (tamo di je to nacrtima predviđeno) i obaveznu izvedbu zaštite mlaznim betonom
- Također su predviđena sidra R32 duljine $L=6,0 \text{ m}$ za sidrenje potencijalnih klinastih lomova i sidrenje većih nestabilnih blokova, prema odluci nadzornog inženjera uz suglasnost projektanta.
- Sidrenje štapnim sidrima R32 (injektiranje po cijeloj dužini sidara) i/ili s granicom popuštanja min. $\sigma_{vi} = 405 \text{ kN} / \text{min}$. $\sigma_{ULT} = 550 \text{ kN}$,
- Sidra se ugrađuju u redovima po visini svakog pokosa na rasteru max. $v=3,00 \text{ m} \times h=3 \text{ m}$, duljine sidara $L = 3 \text{ m}$. Sva sidra se ugrađuju na zadržanoj postojećoj geometriji odnosno postojećem nagibu svih pokosa. Sva sidra se ugrađuju pod kutom od 20° u odnosu na horizontalu.



- Navedeni sidreni sustav površinske zaštite pokosa podrazumijeva i obaveznu aplikaciju mlaznog betona (u 2 sloja), i to: min. debljine 1. sloja (poravnavajući sloj) = min. 5 cm i min. debljine 2. sloja (završni sloj koji mora prekriti i zaštititi glave sidara) = min. 10 cm, ukupno = min. 15 cm (obračun po m³).
- Mlazni beton se armira jednostrukom armaturnom mrežom min. Q-188 (u jednom sloju, postavlja se na 1. sloj ml. betona) koja se povezuje paljenom žicom za 1. sloj ml. betona. Iznad svakog ugrađenog sidra i armaturne mreže obavezno treba postaviti dodatno ojačanje armaturnom mrežom min. Q-188, dimenzija min. 50 x 50 cm. Navedeno dodatno ojačanje armaturnom mrežom na svakom sidru postavlja se centralno u odnosu na sidro i zakreće za 45° u odnosu na oka osnovne mreže. Podložna pločica i matica sidara se postavlja na prethodno navedeno dodatno ojačanje armaturnom mrežom. Tada se vrši i zatezanje-utezanje sidara (unos sila u sidra).
- Osim površinske zaštite sidrenim sustavom, a u svrhu kontrole pornih pritisaka obloge podgradnog sustava izvode se i kratki bušeni drenovi (procjednice). Kratki bušeni drenovi izvode se na međurazmacima sidara, promjera min. 50 mm, duljine L = min. 2.0 m. U izbušene rupe ugrađuju se perforirane PVC cijevi uz preporuku zaštite geotekstilom (preporuča se omotavanje geotekstila oko procjednica radi zaštite od začepljenja perforacija procjednica – u ovisnosti o materijalu prilikom bušenja i odluci Projektanta). Konstrukcija drene podrazumijeva da gornja polovina drene mora biti perforirana, a donja ne perforirana (perforacije po gornjem obodu max. 240°). Predviđen geotekstil min. 100 g.

Sidreni sustav kao mjera zaštite pokosa zasjeka, uvažavajući sve prethodne zahtjeve, detaljno je prikazan i na nacrtima u nastavku projekta.

Za uspješnu realizaciju građevinskog zahvata prema ovom projektu potrebno je slijediti točan redoslijed i faze izvedbe radova, odnosno etaže radova i aplikacije sustava zaštite pokosa kako ne bi došlo do neželjenih posljedica.

**Bitne napomene:**

- Zemljanim radovima treba pristupiti vrlo oprezno i uz uvažavanje činjenice da su moguće, nakon obavljenih radova privremenog uklanjanja postojećih sustava površinskih zaštita na pokosu/etaži i prilikom lokalnog iskopa odnosno uklanjanja labilnih blokova i čišćenja materijala na pokosima, lokalne erozije nestabilnosti materijala sa pokosa. Svaka neopreznost i nepridržavanje tehničkih uvjeta definiranih ovim projektom može dovesti do velikih problema, povećanja troškova i vremena izvedbe, što svakako treba izbjegavati u svakoj fazi izvedbe radova.
- Sve iskope odnosno čišćenje odronjenog materijala na bermi, te uklanjanje labilnih blokova/zona na pokosima – priprema površina pokosa obavezno treba izvoditi isključivo mehaničkim putem (iskop laganim adekvatnim strojevima) i po potrebi ručno, odnosno mehanizaciju za iskope/čišćenje/uklanjanje materijala maksimalno prilagoditi uvjetima materijala pokosa i izvedbe radova iz ovog projekta.
- Napominje se da svako dugotrajnije (duže od 1 dana) izlaganje otvorenih pokosa i iskopa/etaža (otvorene i pripremljene radne etaže pokosa) utjecaju atmosferilija može dovesti do ugrožavanja lokalnih stabilnosti otvorenog dijela iskopa-pokosa, pa to obavezno treba izbjegavati.
- Ne smije se nikako ostavljati otvorene pokose (nepodgrađene sustavom zaštite i neosigurane stabilnosti) otvorene preko noći i/ili duže vrijeme (duže od jednog dana).
- Svaki otvoreni i adekvatno pripremljen pokos treba osigurati prema uvjetima ovog projekta - ugradnja sidrenog sustava površinske zaštite pokosa u cijelosti u okviru jednog faznog ciklusa – jedan pokos = jedna radna etaža), jer inače može doći do nepotrebnih lokalnih odrona materijala, a samim time i ugrožavanja ljudi i strojeva na predmetnoj lokaciji zaszeka.
- U svemu se treba pridržavati faznog načina demontaže postojeće površinske zaštite pokosa i čišćenje odronjenog materijala, te uklanjanje labilnih blokova na pokosima (po potrebi) – priprema površina pokosa (detaljno obrađeno u prethodnom poglavlju) i ugradnje sidrenog sustava površinske zaštite pokosa prema ovom projektu.
- Obavezno je potrebno da izvoditelj radova ima uvijek na gradilištu sve potrebne materijale, ljude i strojeve za kompletnu izvedbu i završetak određenog ciklusa radova (jedan pokos u cjelini), odnosno zatvaranje i osiguranje određenog pokosa kompletnim sidrenim sustavom površinske zaštite pokosa u punoj visini pojedinog pokosa za osiguranje lokalne površinske stabilnosti pokosa.
- Također je obavezno potrebno, da izvoditelj radova ima uvijek na gradilištu deponirano min. 30% od ukupno predviđenih potrebnih količina svih materijala za ugradnju zaštite po ovom projektu.
- U svim fazama iskopa i izvedbe radova mora biti osigurana kontrolirana odvodnja (procjednih i površinskih) voda izvan zone građevinskog zahvata, kako ne bi došlo do neželjenih posljedica i negativnog utjecaja na stabilnost pokosa. Radove treba raditi na način da se po izvedbi-pripremi pokosa omogućiti kontrolirano otjecanje eventualnih dolaznih voda (procjednih i površinskih) najkraćim putem izvan zone građevinskog zahvata (otvoreni i pripremljeni pokosi). Kontrolirano otjecanje voda podrazumijeva po potrebi izradu privremenih kanala za otjecanje i evakuaciju voda van zone građevinskog zahvata, odnosno van zone otvorenih pokosa i bermi.
- Zahtjeva se da se osigura stabilnost otvorenih privremenih pokosa u bilo kojoj fazi rada, uz potpuno pridržavanje ovih tehničkih uvjeta, pravila struke, OTU-a (2001.), redoslijeda, faza i načina izvedbe radova u potpunosti u skladu s ovim projektom.
- Izlaganje otvorenih pokosa utjecaju atmosferilija može dovesti do ugrožavanja stabilnosti privremenih pokosa zaszeka, te se iz tog razloga zahtjeva od izvoditelja da na gradilištu predvidi dovoljan broj ljudi, opreme, konstruktivnih materijala i mehanizacije i da radove izvodi u najkraćem vremenskom roku koji zadovoljavaju tehničke uvjete i redoslijed odvijanja radova.



- Napominje se da svako izlaganje otvorenih pokosa i iskopa utjecaju atmosferična može dovesti do ugrožavanja stabilnosti otvorenog i pripremljenog dijela pokosa-iskopa ukoliko se odmah ne aplicira u cijelosti projektirani sidreni sustav površinske zaštite pokosa, pa to obavezno treba izbjegavati.

Uže se na krajevima učvršćuje stegačima. Postavljeni paneli mreže se spajaju prstenovima i to nakon postavljenih 4-5 panela. Uzdužno spajanje se vrši pocinčanim prstenovima s ručnom ili pneumatskom spajalicom.

Mreža se dodatno učvršćuje čeličnim užetom po dnu pokosa berme. Pri ugradnji mrežu je potrebno razvući do razine cca 30,0 cm iznad dna pokosa kako bi se omogućila ugradnja lateralne čelične užadi.

Redoslijed izvedbe radova

U nastavku se opisuju faze odnosno redoslijed izvedbe radova na svakom pokosu predmetnih zasjeka - po fazama od vrha zasjeka prema dnu/nožici zasjeka, a koji je potrebno poštovati za vrijeme izvedbe svih vrsta radova:

- ☒ Ispitivanje probnih sidara,
- ☒ Zadržava se postojeća geometrija svih pokosa zasjeka,
- ☒ Demontaža/skidanje/uklanjanje postojeće postavljene površinske zaštite pokosa tipa mreža protiv odrona, i sl.; Uklanjanje-rezanje ugrađenih sidara na bermi – po potrebi; Čišćenje/uklanjanje odronjenog fragmentiranog materijala sa pokosa sakupljenog na bermama; Uklanjanje labilnih zona/blokova na postojećim pokosima (po potrebi), a koje se uoči nakon demontaže postojeće površinske zaštite;
- ☒ Ugradnja zaštitne mreže protiv odrona tip 8x10
- ☒ Ugradnja mreže za kontrolu erozije
- ☒ Aplikacija 1. sloja mlaznog betona – poravnavajući sloj (na pokosu i bermi),
- ☒ Ugradnja i injektiranje štapnih sidara u redovima po visini svakog pokosa i predviđenom rasteru sidara,
- ☒ Izvedba bušenih drenova (procjednica) na pokosima na rasteru međurazmaka sidara.
- ☒ Ugradnja armaturnih mreža (pričvršćenih paljenom žicom prethodno ugrađenom u mlazni beton – 1 sloj) i dodatnih ojačanja armaturnim mrežama na pozicijama ugrađenih sidara,
- ☒ Nakon postizanja dovoljne čvrstoće injekcijske smjese sidara vrše se kontrolna ispitivanja sidara, te unosi sila u sva sidra,
- ☒ Aplikacija 2. sloja mlaznog betona – završni sloj (na pokosu i bermi) koji mora dovoljno prekriti sve glave sidara,
- ☒ Sukcesivno se radovi istim redoslijedom nastavljaju na slijedećoj nižoj etaži/pokosu, pa sve istim redoslijedom prema dnu/nožici predmetnog zasjeka,
- ☒ Kontinuirani projektantski geotehnički nadzor i verifikacija projektnog rješenja.
- ☒ Ugradnja rubnih štapnih sidara potrebnih za postavljanje mreže za zaštitu od odrona
- ☒ Bušenje i injektiranje štapnih sidara L=3,0 i L=6,0 m u određenom rasteru po površini pokosa
- Ispitivanje kontrolnih sidara (5%) unutar pokosa i aplikacije sustava zaštite
- Unos sila u sva sidra unutar pokosa i aplikacije sustava zaštite
- Izvedba mlaznog betona u slojevima i ugradnja armaturnih mreža na površinama svih pokosa i na bermi.

2.3.9. MREŽA ZA KONTROLU EROZIJE

Na pokosu zbog sprječavanja daljnje erozije i osulina, postavlja se geokompozitna mreža koja se sastoji od zelene polipropilenske trodimenzionalne mreže i dvostruko uvijene pocinčane heksagonalne mreže od visoko vrijednog čelika promjera žice 2,7 mm, a promjera žice na krajevima 3,1 mm. Zbog ekstremnih uvjeta na lokaciji zahtijeva se da čelična mreža ima polimernu zaštitu koja odgovara normi EN 10245-5, zaštitu od UV radijacije. Mreža se postavlja na površinu pokosa, s učvršćenjem iznad pokosa i pričvršćenjem na donjem kraju, sve prema OTU 2-15.9.

Navedeni geokompozit ima debljinu od 12 mm (EN ISO 9863-1), a polipropilenski mat minimalne težine od 450 g/m² i UV stabilan. Indeks pora polipropilenskog mata ne smije biti manji od 90%.

Kao čelično ojačanje koristi se dvostruko uvijena heksagonalna mreža s veličinom oka 8x10 cm (EN 10223-3). Mreža od visoko vrijednog čelika mora imati minimalni promjer od 2,7 mm. Tolerancija odstupanja promjera žice od visoko vrijednog čelika prema EN 10218-2 (klasa T1) i prema ISO 22034-2. Debljina cinčanja minimalno 240-290 g/m² prema Europskoj normi EN 10244-2 (Klasa A) i ISO 7989-2.

Zahtjevaju se sljedeća svojstva visoko vrijednog čelika:

- | | |
|---------------------------------|-----------------------------|
| ○ Oblik mreže: | heksagonalan |
| ○ Veličina oka: | X x Y= 8 x 10 cm |
| ○ Debljina žice: | d=2,70 mm |
| ○ Vlačna čvrstoća žice: | 380 – 500 N/mm ² |
| ○ Vlačna čvrstoća mreže: | 37 kN/m |
| ○ Sastav antikorozivne zaštite: | Zn 5% |

Zahtjevaju se sljedeća svojstva polipropilenskog mata:

- | | |
|--------------------|----------------------|
| ○ Boja PP-a: | Zelena |
| ○ Točka topljenja: | 150°C |
| ○ Debljina mreže: | 12 mm |
| ○ Udio pora: | >90% |
| ○ Masa: | 450 g/m ² |

Zahtjevaju se tehnička svojstva lateralne čelične užadi

- | | |
|-------------------------------------|--|
| ○ Minimalan promjer: | Φ _{min} =12 mm |
| ○ Minimalna vlačna čvrstoća čelika: | f _{p,k} =1770 N/mm ² |
| ○ Antikorozivna zaštita: | pocinčavanje – klasa A prema EN-10264-2 |

Mreža se postavlja u panelima širine 2,0 m koji se međusobno spajaju pocinčanim spojnica bez preklapanja. Spojnice su minimalnog promjera 4,00 mm, zaštićene od korozije pocinčanjem 150 g/m². Na vrhu pokosa mreža za kontrolu erozije se postavlja minimalno 1,50 m od ruba, te se prihvaća za površinu terena pomoću ankera duljine 3,0 m. Na vrhu pokosa minimalan preklap mreže je 0,30 m.

Mreža se za postojeće tlo pričvršćuje sidrima duljine 3,0 m s rasterom od max V = 3,00 m x H = 3,0 m.

Proizvođač je dužan dostaviti sve ateste za navedene materijale prije ugradnje. Predviđene materijale moguće je zamijeniti drugima istih ili boljih tehničkih karakteristika, a uz prethodnu suglasnost projektanta.



2.3.10. NOSIVA MREŽA OD VISOKOVRIJEDNOG ČELIKA

Na predmetnog zasjeka zbog sprječavanja odronjavanja kamenih blokova i osulina postavlja se nosiva mreža od čelika visoke čvrstoće. Zaštita pokosa obuhvaća ugradnju nosive mreže na pokos i na područje iznad nje do širine od 1,5 m. Razmak između sidara iznosi 3,00 m preko kojih se postavlja mreža. Nosiva mreža od čelika visoke čvrstoće se postavlja na dijelove pokosa očišćenog od vegetacije, kamenja i olabavljenih blokova.

Kako bi ostvarila funkcija stabilizacije manjih kamenih blokova, nužna je dobra prionjivost mreže s podlogom. Oko mreže je heksagonalnog oblika. Mreža je pletena žicama minimalnog nazivnog promjera 2,70 mm s PVC zaštitom.

Nosiva mreža ima romboidne otvore dimenzija 80x100 mm.

Zahtijevaju se sljedeća tehnička svojstva zaštitne mreže:

- Otpornost na probijanje	340 kN
- Otpornost na posmik	140 kN
- Vlačna čvrstoća	380 kN/mm ²
- Oblik mreže:	heksagonalan
- Veličina oka:	X x Y = 8 x 10 cm
- Min. debljina žice:	d = 2,70 mm
- Vlačna čvrstoća žice:	1770 N/mm ²
- Sastav antikorozivne zaštite:	95% Zn, 5% Al
- Antikorozivna zaštita mreže:	pocinčavanje-klasa A prema HRN EN 10244-2

Prvo se pristupa izvedbi sidara po vrhu. Izvode se bušotine promjera $\Phi=90,0$ mm. U bušotine se postavljaju sidra promjera $\Phi=32,0$ mm (štapno sidro) duljine $L=3,0$ m ili po potrebi dulja ovisno o kvaliteti podloge. Injektiranje bušotina se izvodi na način da se samobušivo sidro injektira nakon ugradnje dok sama injekcijska smjesa u potpunosti ne zapuni bušotinu sidra cijelom dužinom istoga..

Mreža se na rubovima pričvršćuje štapnim sidrima minimalnog promjera 32 mm na koje se pričvršćuje čelično uže minimalnog promjera 12 mm. Po dnu pokosa se pričvršćuje na štapna sidra. Udaljenost između sidara iznosi 3,0 m te je provučeno čelično uže minimalnog promjera 12 mm.

Zahtijevaju se sljedeća tehnička svojstva lateralne čelične užadi:

- Minimalni promjer: $\phi_{min} = 12,0$ mm
- Minimalna vlačna čvrstoća čelika: $f_{p,k}=1770,0$ N/mm²
- Antikorozivna zaštita: pocinčavanje-klasa A prema HRN EN 10244-2



2.3.11. MLAZNI BETON

Izvedbi zaštite dijelova pokosa nanošenjem mlaznog betona pristupa se nakon označenih pozicija mjera zaštite i nakon odobrenja nadzornog inženjera upisom u građevinski dnevnik. Na uređeno lice pokosa pristupa se izvedbi mlaznog betona u dva sloja debljine po 5,0 cm, između kojih se postavljaju armaturne mreže Q 188 u jednom sloju. Preklap mreža mora biti minimalno 3 oka u svakom smjeru preklapanja. Radovi na ugradnji mlaznog betona izvode se fazno, a u ovisnosti o dinamici čišćenja (kavanja) pokosa.

Mlazni beton debljine dva sloja po 5,0 cm izvodi se po sljedećem redoslijedu:

- Poravnavajući sloj mlaznog betona
- Prvi sloj mlaznog betona debljine 5,0 cm
- Postavljanje prvog sloja armaturnih mreža i ugradnja sidara, izvedba procjednica
- Postavljanje drugog sloja mlaznog betona debljine 5,0 cm

Zahtijevaju se sljedeća tehnička svojstva mlaznog betona:

- Razred tlačne čvrstoće: C 25/30
- Minimalna debljina mlaznog betona: 10,0 (dva sloja po 5,0 cm)
- Maksimalna količina klorida: 0,20 %
- Minimalna količina cementa: 280 kg/m³

Zahtijevaju se sljedeća tehnička svojstva za armaturne mreže:

- Tip mreže: Q-188
- Površina armature u oba smjera: 1,88 cm²/m'
- Promjer šipki: 6,00 mm
- Razmak šipki: 15,0 cm
- Razred duktilnosti: B
- Granica velikih izduženja: 500 N/mm²

2.3.12. PROCJEDNICE

Radi eliminacije eventualnog hidrostatskog pritiska iza mlaznog betona izvode se procjednice duljine L=2,0 m. Bušotine su nagnute 5° do 10° stupnjeva na gore od horizontale. Bušotine se zacjevljuju perforiranim cijevima od tvrdog PVC ili sličnog materijala minimalnog nazivnog promjera 50,0 mm. Konstrukcija procjednice podrazumijeva da gornja polovina mora biti perforirana, a donja ne perforirana (perforacije po gornjem obodu max. 240°).

2.3.13. ŠTAPNA SIDRA

Na dijelovima zaštite pokosa zaštitnom mrežom ojačanom čeličnom užadi predviđa se ugradnja štapnih sidara, promjera Φ 32 mm, duljine $L = 3,0$ m i $6,0$ m, minimalne sile pri popuštanju $F_{yk} = 405,0$ kN. Minimalni promjer bušotine sidara je $90,0$ mm.

Štapna sidra imaju posebno oblikovanu podložnu pločicu koja se priljubljuje uz lice pokosa te prihvaća čeličnu užad.

Zahtijevana tehnička svojstva štapnih sidara Tip 1:

- | | |
|--|-------------------------------------|
| - Duljina sidara: | $L = 3,0$ m i $6,0$ m |
| - Duljina injektiranja: | $L_b =$ duljini sidra |
| - Minimalni promjer sidra: | $\phi_{min} = 32,0$ mm |
| - Nagib sidara: | $\alpha = 20^\circ$ |
| - Minimalni promjer bušotine: | $\phi_{b,min} = 90,0$ mm |
| - Vrsta čelika: | 500/550 |
| - Minimalna granica popuštanja čelika: | $f_{y,k} = 500,0$ N/mm ² |
| - Minimalna sila pri popuštanju: | $F_{y,k} = 405,0$ kN |
| - Minimalna vlačna čvrstoća čelika: | $f_{t,k} = 550,0$ N/mm ² |
| - Minimalna sila pri lomu: | $F_{t,k} = 440,0$ kN |
| - Sila pritezanja: | $P_0 = 30,0$ kN |

Proizvođač je dužan dostaviti ateste na odobrenje prije ugradnje sidara. Predviđena sidra moguće je zamijeniti drugima istih ili boljih tehničkih karakteristika, a uz prethodnu suglasnost projektanta.

Glavu sidra čini metrički navoj narezan ili valjan na sidrenoj šipki, te podložna pločica i navrtka. Štapna sidra se ugrađuju u prethodno izvedenu bušotinu. Pri ugradnji štapnih sidara u bušotinu potrebno je ugrađivati i distancere zbog centriranja sidra u bušotini. Injektiranje se kod štapnih sidara vrši kroz plastičnu cijevčicu pričvršćenu uz tijelo sidra, a završava se kad injekcijska smjesa počne izlaziti na početku sidra.

Vodocementni faktor injekcijske smjese se može kretati u rasponu od $v/c = 0,40$ do $0,50$. Koristi se cementni mort bez agregata (97% cementa, 2,5% bentonita i 0,5% bupriva). Svi sastojci se doziraju maseno osim vode koja se može dozirati maseno ili volumno. Točnost doziranja treba biti: ± 2 % za cement i dodatke, ± 1 % za vodu, od količina koje su određene.

Pritezanje sidara

Štapna sidra Tip 1 pritežu se na silu od $P_0 = 30,0$ kN. Pritezanju sidara može se pristupiti najmanje 10 dana nakon provedenog injektiranja sidrišne dionice, odnosno nakon što je smjesa za injektiranje dosegla čvrstoću od minimalno 30 MN/m². Točan trenutak pritezanja odredit će se na osnovi rezultata prethodnih ispitivanja injekcijskih smjesa. Ukoliko je zbog dinamike radova potrebno sidra pritezati ranije neophodno je pripremiti recepture injekcijskih smjesa s dodacima za postizanje ranih čvrstoća.

Antikorozivna zaštita sidara

Podložne ploče, matice i zadnjih 0,50 m čelične šipke sidra štite se od korozije vrućim pocinčavanjem minimalne debljine 85 μm . Zahtijeva se sljedeća antikorozivna zaštita, podložnih ploča, matica i zadnjih 0,50 m čelične šipke sidara prije ugradnje:

- | | |
|----------------------|--|
| - Vrsta zaštite: | vruće pocinčavanje |
| - Debljina sloja: | minimalno 85 μm |
| - Priprema površine: | odstraniti masnoće, ljuspice i nečistoće |

Vanjski sklop sidra te podložna ploča i matica se nakon pritezanja štite od korozije premazom.

Zahtijeva se sljedeća antikorozivna zaštita vanjskog sklopa sidra, podložne ploče i matice nakon pritezanja:

- | | |
|-----------------------------------|--|
| - Vrsta zaštite: | temeljni i završni antikorozivni premaz |
| - Broj slojeva temeljnog premaza: | 2 sloja po min. 40 μm , ukupno 80 μm |
| - Broj slojeva završnog premaza: | 1 sloj od min. 30 μm |
| - Priprema površine: | odstraniti masnoće, ljuspice i nečistoće |

2.4. PROGRAM KONTROLE I OSIGURANJA KVALITETE

2.4.1. OPĆENITO

Zakon o gradnji obavezuje proizvođače, dobavljače, projektanta, nadzornog inženjera i izvođača na kontrolu i osiguranje kakvoće materijala, radova i građevine.

Da bi izvedeni radovi bili kvalitetni i trajni potrebno je pridržavati se pri izvedbi i građenju odgovarajućih Zakona, pravilnika, propisa i standarda za pojedine radove, kao i ovdje posebno definiranih tehničkih uvjeta.

Dati tehnički uvjeti izvedbe, program kontrole i osiguranja kvalitete u skladu su sa:

- Uobičajenim principima projektiranja i izvođenja radova u niskogradnji
- Odredbama Zakona o prostornom uređenju (NN 153/13, 65/17, 114/18, 39/19, 98/19)
- Odredbama Zakona o gradnji (NN 153/13, 20/17, 39/19, 125/19)
- Važećim normativima u Republici Hrvatskoj koji se odnose na ovu problematiku

Tehnički uvjeti mogu se nadopuniti ili izmijeniti u tijeku samih radova, ali samo u okvirima predviđenim ovim projektom te usuglasiti s investitorom, projektantom i nadzornim inženjerom. Takve dopune obavezuju izvođača radova te ako znače promjenu uvjeta definiranih ugovorom, neophodne su dopune ugovora.

Prije ugradnje bilo kojeg proizvoda izvođač radova je dužan predati na uvid nadzornom inženjeru potrebnu dokumentaciju (isprave sukladnosti, dokaze uporabivosti, potrebne ateste itd.) kojom se dokazuju tehnička svojstva proizvoda tražena ovom projektnom dokumentacijom i kojom se dokazuje uporabivost proizvoda. Izvođač radova je odgovoran za proizvode koje ugrađuje. Za ugradnju proizvoda koji odstupaju od uvjeta ovog projekta nužno je prethodno odobrenje projektanta.

Svi sudionici u građenju, a to su investitor, projektant, izvođač radova i nadzorni inženjer, su dužni pridržavati se odredbi navedenih zakona.

Investitor je dužan:

- Povjeriti projektiranje, nadzor i građenje osobama registriranim za obavljanje tih djelatnosti
- Osigurati stručni nadzor nad građenjem
- Osigurati projektantski nadzor nad građenjem u slučaju potrebe

Izvoditelj radova je po zakonu dužan:

- Tako izvoditi radove da se zadovolje svojstva u smislu pouzdanosti, mehaničke otpornosti i stabilnosti, sigurnosti u slučaju požara, zaštite od ugrožavanja zdravlja ljudi, zaštite korisnika od povreda, zaštite od buke i vibracija, toplinske zaštite i uštede energije, zaštite od korozije te svih ostalih funkcionalnih i zaštitnih svojstava
- Ugrađivati materijale, opremu i proizvode predviđene projektom, provjerene u praksi, a čija je kvaliteta dokazana certifikatom proizvođača što dokazuje da je kvaliteta određenog proizvoda u skladu s važećim propisima i normama
- Osiguravati dokaze o kvaliteti radova te ugrađenih proizvoda i opreme u skladu s projektom i zakonom

U cilju osiguranja ispravnog toka i kvalitete građenja izvođač mora na gradilištu posjedovati odgovarajuću dokumentaciju te prema njoj obavljati potrebne radnje kako slijedi:

- Voditi građevinski dnevnik i građevinsku knjigu
- Akt o imenovanju glavnog inženjera gradilišta, inženjera gradilišta, odnosno voditelja radova
- Akt o imenovanju nadzornog inženjera, odnosno glavnoga nadzornog inženjera
- Izvedbene projekte



- Dokaze o sukladnosti za ugrađene građevne proizvode, dokaze o sukladnosti prema posebnom zakonu za ugrađenu opremu, isprave o sukladnosti određenog dijela građevine bitnim zahtjevima prema posebnom zakonu i dokaze kvalitete za koje je Zakonom o prostornom uređenju i Zakonu o gradnji, posebnim propisom ili projektom određena obveza prikupljanja tijekom izvođenja građevinskih i drugih radova kao i obveza provedbe kontrolnih postupaka za do tada izveden dio građevine i građevinske i druge radove koji su u tijeku
- Izvršiti osiguranje iskolčenja građevina
- Priložiti rezultate ispitivanja kvalitete - odgovarajuće ateste i uvjerenja
- Izraditi elaborat izvedenog stanja građevine
- Provesti sva ostala ispitivanja i radnje što nisu navedene, a potrebne su radi osiguranja kvalitete radova te ugrađenog materijala i opreme

Tekuća tehnološka ispitivanja dužan je provoditi izvođač o svom trošku, a u skladu s važećim Općim tehničkim uvjetima za radove na cestama (IGH, Zagreb, 2001.) te s važećim hrvatskim normama i propisima u građevinarstvu. Dokaze kvalitete (atesti) dužan je predložiti Investitoru.

Svi rezultati ispitivanja, izvješća i ocjene pogodnosti materijala i radova moraju biti redovito dokumentirani na gradilištu i dostavljeni na uvid nadzornom inženjeru.

Na gradilištu se moraju čuvati dokumenti o izvršenoj kontroli u sljedećim oblicima:

- Izvještaj o prethodnom ispitivanju kvalitete s ocjenom pogodnosti materijala
- Izvještaj o tekućoj kontroli
- Izvještaj o kontrolnom ispitivanju
- Atesti
- Uvjerenje o kvaliteti proizvoda

Ukoliko iz bilo kojih razloga dođe do dužeg prekida radova potrebno je projektirati i obaviti konzerviranje radova u stabilnim uvjetima terena.

Svaka faza radova mora biti pregledana od strane nadzornog inženjera, upisom u građevinski dnevnik odobrena prije prelaska na drugu fazu. Ukoliko se izvođač radova ne pridržava faznosti izvođenja radova, a pri tom dođe do oštećenja konstrukcije i gubitka stabilnosti, izvođač je dužan o svom trošku sanirati predmetna oštećenja, a u dogovoru s investitorom, projektantom i nadzornim inženjerom.

Svi elementi organizacije gradilišta i tehničke zaštite trebaju biti ukalkulirani u jediničnu cijenu pojedinih radova. Izvedba pristupnih puteva, pomoćnih objekata i sl. ne iskazuje se posebno kao troškovi nego je na isti način uključena u jediničnu cijenu. Ukoliko izvođač radova u toku izvođenja radova zapazi nedostatke u tehničkoj dokumentaciji dužan je bez odlaganja o tome obavijestiti investitora i projektanta kako bi se poduzele odgovarajuće mjere da se nedostaci u razumnom vremenskom intervalu uklone. Za sve promjene i odstupanja od ovog projekta mora se pribaviti pismena suglasnost projektanta i glavnog nadzornog inženjera. Samovoljna izmjena projekta izvršena od strane izvođača radova isključuje odgovornost projektanta.

Prije početka radova izvoditelj treba prijaviti početak radova nadležnoj inspekciji rada, a uz prijavu treba predati i Plan izvođenja radova. Prijava se ovjerava kod inspekcije rada, jedan primjerak prijave i Plana se dostavlja Investitoru.

Svi elementi organizacije gradilišta i tehničke zaštite trebaju biti ukalkulirani u jediničnu cijenu pojedinih radova. Pripremni radovi, pristupni putevi, pomoćni objekti i sl. ne iskazuju se posebno kao troškovi nego su na isti način uključeni u jediničnu cijenu. Ukoliko izvođač radova u toku izvođenja radova zapazi nedostatke u tehničkoj dokumentaciji dužan je bez odlaganja o tome obavijestiti investitora i projektanta kako bi se poduzele odgovarajuće mjere da se nedostaci u razumnom vremenskom intervalu uklone. Za sve promjene i odstupanja od ovog projekta mora se pribaviti pismena suglasnost projektanta i glavnog nadzornog inženjera. Samovoljna izmjena projekta izvršena od strane izvođača radova isključuje odgovornost projektanta.



2.4.2. PLAN IZVOĐENJA RADOVA

Izvoditelj radova treba prije početka radova, a na osnovi ovog projekta, obavezno izraditi detaljan plan izvedbe radova u ovisnosti o mehanizaciji kojom raspolaže potrebnoj za izvedbu i aplikaciju sustava površinske zaštite pokosa predmetnog zasjeka na visinama, kako bi se postigla odgovarajuća dinamika u skladu sa smjernicama za redoslijed izvođenja radova prema ovom projektu. Plan rada se prije početka izvedbe radova daje se na suglasnost i odobrenje Nadzornom inženjeru koji kontrolira njegovu usklađenost sa ovim projektom. Plan rada treba sadržavati organizaciju i opremu gradilišta, dinamiku izvođenja radova, te popis strojeva i tehničkih karakteristika opreme. Investitor i Nadzorni inženjer mogu tražiti njegove izmjene i dopune uz obrazloženja.

2.4.3. DINAMIKA I FAZE IZVOĐENJA RADOVA

Izvođenje predmetnih radova zahtjeva dobru pripremu i organizaciju na pojedinim vrstama radova te koordinaciju svih sudionika u realizaciji.

Gore nabrojane okolnosti zahtijevaju:

- Dobru pripremu i organizaciju radova
- Visokokvalificiranog izvođača radova
- Kvalitetan i kontinuirani nadzor
- Kvalitetno razrađenu dinamiku radova
- Dobro usklađene faze radova

Dinamiku i faze izvođenja radova obavezan je razraditi izvođač. Pri izradi dinamičkog plana potrebno je voditi računa o izvedbi pristupa lokaciji i ostaloj opremi za izvođenje radova.

Plan izvođenja radova te potrebni dinamički plan izraditi će izvođač i dati na suglasnost nadzornom inženjeru. Ukoliko se investitor ne slaže s predloženim rokom, izvoditelj je dužan korigirati vremenski plan izvođenja uz pojačani angažman kapaciteta kojim će moći zadovoljiti traženi rok. Prilikom izrade dinamičkog plana moraju se uzeti u obzir i nepovoljni vremenski uvjeti.

Ukoliko iz bilo kojih razloga dođe do dužeg prekida radova potrebno je projektirati i obaviti konzerviranje radova u stabilnim uvjetima padine.

Svaka faza radova mora biti pregledana od strane nadzornog inženjera, upisom u građevinski dnevnik odobrena prije prelaska na drugu fazu.

2.4.4. ISKOLČENJE I OZNAČAVANJE POZICIJA

Geodetsko iskolčenje radova izvodi se prema mjerama, kotama i profilima iz projekta - grafičkim priložima. Osiguranje iskolčenja potrebno je izvesti na način da ukoliko dođe do oštećenja - gubitka pojedinih elemenata, da je moguća brza rekonstrukcija iskolčenja. Nužno je provoditi i kontrolu iskolčenja za vrijeme građenja kao i predaju geodetskih točaka po završetku radova. Iskolčenje je obaveza izvođača. Usklađenost iskolčenja s projektom kontrolira nadzorni inženjer. Zahtijeva se postizanje točnosti iskolčenja $\pm 3,0$ cm.

Za vrijeme građenja izvođač mora stalno kontrolirati preciznost izvođenja radova. Po izvedbi radova, izvođač je dužan načiniti snimku stvarno izvedenog stanja i predati je investitoru. Usklađenost iskolčenja s projektom kontrolira nadzorni inženjer.



2.4.5. PRIPREMNI RADOVI

Pripremni radovi obuhvaćaju pripremu gradilišta, dopremu i instalaciju opreme potrebne za izvođenje radova. Po izvršenim radovima potrebno je rasprijeti gradilište, odvesti opremu i dovesti lokaciju u prijašnje stanje. Gradilište je potrebno dovesti u stanje prije početka radova.

Pripremni radovi obuhvaćaju:

- Osiguranje svih prilaznih puteva i granica gradilišta tj. susjednih parcela ili objekata na način da se niti jednom aktivnošću ne ugrozi život ili prouzroči materijalna šteta na navedenim susjednim entitetima
- Formiranje i ograđivanje površina za odlaganje materijala, opreme i strojeva te osiguranje manipulativnih površina
- Čišćenje i uređenje terena

2.4.6. OSIGURANJE GRADILIŠTA

Gradilište je potrebno osigurati od nekontroliranog pristupa osoba koje ne sudjeluju u izvođenju predmetnih radova. Tijekom radova potrebno je ograditi pristupe otvorenim iskopima na kojima se ne izvode radovi te na ogradama postaviti znakove upozorenja. Svi privremeni objekti postavljaju se tako da se osigura njihova stabilnost i da u svemu zadovoljavaju zakonske uvjete za svrhe za koje su namijenjeni. Kontrolu osiguranja gradilišta provode voditelj radova i Nadzorni inženjer prije početka radova i povremeno tijekom izvođenja radova.

2.4.7. SIDRA

Sidra se izvode u skladu s propisanim tehničkim uvjetima odnosno prema uputstvima proizvođača za pojedini tip sidra. Projektirana sidra mogu se zamijeniti i drugim tipovima sidra odgovarajuće dužine i nosivosti uz prethodnu suglasnost projektanta. Sva ugrađena sidra tretiraju se kao trajna sidra. Za sva sidra izvođač radova dužan je pribaviti atestnu dokumentaciju od ovlaštene institucije prije ugradnje sidara.

Svakom građevinskom proizvodu mora se dokazati njegova uporabljivost. Ovisno o načinu isporuke proizvođač, trgovac ili uvoznik kvalitetu proizvoda jamči Izjavom o sukladnosti. Ova se izjava izdaje temeljem Izvještaja o ispitivanju proizvoda provedenog u ovlaštenoj instituciji.

Izjava o sukladnosti proizvoda sadrži:

- tvrtku i sjedište, ime i adresu proizvođača ili uvoznika
- naziv, kratki opis i namjenu građevnog proizvoda
- izjavu da je građevni proizvod sukladan tehničkoj specifikaciji određenoj za taj proizvod (Hrvatskoj normi HRN EN)
- oznaku tehničkih specifikacija koje su mjerodavne za ocjenjivanje sukladnosti građevnog proizvoda (identifikacijska oznaka, toplinska provodljivost, zapaljivost i dr.)
- oznaku sustava ocjenjivanja sukladnosti koji je proveden ili se provodi
- tvrtku i sjedište ovlaštenih osoba za obavljanje poslova ocjenjivanja sukladnosti koje su sudjelovale u ocjeni sukladnosti, evidencijski broj ovlaštene osobe te klasu, ur. broj i datum ovlaštenja za obavljanje tih poslova
- klasu, ur. broj i datum izdavanja izjave
- ime, svojstvo i potpis osobe koja je ovlaštena za potpisivanje u ime proizvođača ili uvoznika građevnog proizvoda

Raspored sidara

Sidra se izvode prema grafičkim priložima, a po potrebi se raspored može prilagoditi stanju na terenu, a sve prema uputstvima projektanta.

Konstrukcija sidra



Samobušiva sidra sastoje se od bušaće glave, šuplje čelične šipke odgovarajućeg vanjskog i unutarnjeg promjera te odgovarajućih tipskih spojnika, a isporučuju sa svim popratnim dijelovima (šipke, spojevi, bušaće glave i distanceri) te sa svim potrebnim atestima za proizvode.

Štapna sidra moraju biti izrađena od čelika B 500B ili čelika s granicom velikih izduženja $f_{yk} \geq 500,0 \text{ N/mm}^2$. Glavu sidra čini metrički navoj narezan ili valjan na sidrenoj šipki te podložna pločica i navrtka. Štapna sidra se ugrađuju u prethodno izvedenu bušotinu. Pri ugradnji štapnih sidara u bušotinu potrebno je ugrađivati i distancere zbog centriranja sidra u bušotini.

Gotova sidra moraju se transportirati i skladištiti tako da se mehanički ne oštećuju, ne prljaju i da ne korodiraju.

Tehnologija ugradnje sidara

Prilikom izvođenja sidara mora se osigurati da sidro bude injektirano po dužini sidrišne dionice. Nakon postizanja propisane čvrstoće injekcijske smjese potrebno je ugrađeno sidro pritegnuti na određenu silu ovisno o tipu sidra i zahtjevima iz projekta.

Injektiranje se kod samobušivog štapnog sidra izvodi kroz tijelo sidra pod pritiskom, a završava se kad injekcijska smjesa počne izlaziti na početku sidra.

Injektiranje se kod štapnih sidara vrši kroz plastičnu cijevčicu pričvršćenu uz tijelo sidra. Injektiranje se izvodi pod pritiskom, a završava se kad injekcijska smjesa počne izlaziti na početku sidra.

Tehnologiju ugradnje sidra dužan je razraditi izvođač radova u sklopu plana izvođenja radova. Izvođač radova može predložiti i drugi način izvedbe sidara, ovisno o raspoloživoj vlastitoj tehnologiji. Detaljno opisanu alternativnu tehnologiju izvedbe sidara mora prihvatiti projektant.

Injekcijska smjesa

Treba dozirati dovoljnu količinu sastojaka da se osigura cjelokupno injektiranje sidra uz dovoljno istjecanja. Mort se treba miješati u mješalici sposobnoj Injekcijske smjese izrađuju se na bazi cementa, vode, a po potrebi uz upotrebu fluidifikatora (smanjuje vodocementni faktor, povećava rane čvrstoće, poboljšava obradivost i sprječava sedimentaciju) i uz dodatak sredstava koji izazivaju ekspanziju injekcijske smjese tijekom stvrdnjavanja. Receptura injekcijske smjese odredit će se na osnovu prethodnih ispitivanja injekcijske smjese od ovlaštene institucije. Prethodna i kontrolna ispitivanja injekcijske smjese te izradu svih izvještaja naručuje izvođač radova.

Pri injektiranju bušotina postoje tri glavna čimbenika koji imaju neposredan utjecaj na kvalitetu izvedbe:

- receptura smjese za injektiranje
- veličina i način primjene injekcijskog tlaka
- brzina i vrijeme ubrizgavanja injekcijske smjese

Sukcesivno s izvedbom radova, izvođač sastavlja radni izvještaj o injektiranju kako slijedi:

- općeniti podaci: situacija i oznake bušotine na kojima je izvedeno injektiranje
- podaci za pojedinu bušotinu: utrošak injekcijske smjese (težina suhe tvari), završni injekcijski tlak, vrijeme početka i završetka injektiranja

Predviđa se ugraditi injekcijsku smjesu razreda tlačne čvrstoće 25/30.

Spravljanje smjese treba vršiti pomoću posebne mješalice - injektora, koji omogućava izradu tiksotropne cementne suspenzije - injekcijske smjese te kontrolu pritiska injektiranja. Injekcijska smjesa se miješa prisilno - mehanički. Obzirom da se pri izradi smjese miješa više komponenti, nužno je držati se određenog redoslijeda doziranja i miješanja.

Miješanje se vrši mehanički da se dobije homogen i postojan mort za injektiranje sa svojstvima plastičnosti danim u točki 6. norme HRN EN 447.



Mort se treba miješati u mješalici sposobnoj proizvesti homogen mort i, poslije zamješavanja, održavati kontinuirano sporo miješanje, do pumpanja morta u bušotinu. Voda se dodaje u miješalicu prva, zatim slijede cement i dodaci. Dozirane količine cementa i dodataka mogu se dodati odjednom ili postupno do ukupne količine.

Potrebno je tijekom rada kontrolirati svojstva injekcijske smjese uzimanjem uzoraka na mješalici i na izlazu iz injektora. Ove uzorke se čuva na gradilištu te se ispituje tlačna čvrstoća. Ukoliko je razlika u čvrstoći uzoraka uzetih iz mješalice i na izlazu injektora veća od 15%, to ukazuje na gubitak vode u transportu odnosno da smjesa nema dovoljnu sposobnost zadržavanja vode, što treba odmah korigirati. Sav materijal treba biti pravilno uskladišten. Konzistencija gotove smjese treba odgovarati tehnologiji injektiranja. Kod određivanja potrebne količine vode i konzistencije svježe smjese treba voditi računa o načinu ugrađivanja.

Svi sastojci se doziraju maseno osim vode koja se može dozirati maseno ili volumno. Točnost doziranja treba biti: $\pm 2\%$ za cement i dodatke, $\pm 1\%$ za vodu, od količina koje su određene.

Kontrola kvalitete injekcijske smjese

Laboratorijska ispitivanja injekcijskih smjesa provode se prema normama HRN EN 445 i HRN EN 447 te obuhvaćaju:

- prethodna ispitivanja,
- kontrolna ispitivanja.

Prethodna ispitivanja služe za određivanje recepture smjese pri čemu je potrebno provjeriti:

- fizikalna i mehanička svojstva cementa
- protočnost
- izdvajanje vode
- vrijeme vezivanja
- volumne deformacije
- tlačnu čvrstoću nakon 7,14 i 28 dana

Kontrolna ispitivanja obuhvaćaju ispitivanje kvalitete smjese za injektiranje, a obuhvaćaju sva navedena ispitivanja. Odnos između čvrstoća uzoraka od 3, 7 i 28 dana mora se prethodno odrediti u laboratoriju za predviđenu recepturu injekcijske smjese. Navedenim ispitivanjima treba utvrditi promjenu volumena injekcijske smjese tijekom očvršćavanja te da nakon 28 dana postiže srednju čvrstoću C25/30.

Protočnost

Protočnost morta za injektiranje za vrijeme injektiranja treba biti dovoljno visoka da se može uspješno pumpati i dovoljno niska da se istisne zrak ili voda. Prema normi HRN EN 445 se ispituje metodom uranjanja ili lijevkom (Marsh-ov lijevak).

Izdvajanje vode

Izdvajanje vode (bleeding) morta za injektiranje treba biti dovoljno nizak da se spriječi pretjerana segregacija i slijeganje sastojaka morta. Kod ispitivanja jednom od metoda danih u točki 3.4 norme HRN EN 445 izdvajanje vode treba biti manje od 2 % početnog volumena morta za injektiranje nakon 3 h. Ispitivanje se sastoji od mjerenja količine vode preostale na površini morta za injektiranje koji je bio zaštićen od isparavanja.

Volumne deformacije

Volumne deformacije koje se odrede mogu biti smanjenje ili povećanje volumena. Kod ispitivanja prema metodama danim u točkama 3.4.2 ili 3.4.3 norme HRN EN 445 volumne deformacije morta za injektiranje trebaju biti unutar -1% i $+5\%$. Za mortove s dodacima za bubrenje ne smije biti smanjivanja volumena. Ispitivanjem se mjeri uglavnom promjena obujma uzrokovana segregacijom ili bujanjem.

Tlačna čvrstoća nakon 7,14 i 28 dana

Tlačna čvrstoća morta za injektiranje može se odrediti na uzorcima oblika i dimenzija danih u tablici 2 norme HRN EN 447 koristeći odgovarajući postupak dan u tablici. U oba slučaja tlačna



čvrstoća treba biti ne manja od 30 MPa za starost 28 dana, ili 27 MPa za starost 7 dana ako je osnova za proračun vjerojatne 28-dnevne iz 7-dnevne čvrstoće.

Pritezanje sidara

Pritezanju sidara može se pristupiti najmanje 10 dana nakon provedenog injektiranja sidrišne dionice, odnosno nakon što je smjesa za injektiranje dosegla čvrstoću od najmanje 30 MN/m². Točan trenutak pritezanja odredit će se na osnovi rezultata prethodnih ispitivanja injekcijskih smjesa. Ukoliko je zbog dinamike radova potrebno sidra pritezati ranije neophodno je pripremiti recepture injekcijskih smjesa s dodacima za postizanje ranih čvrstoća.

Program ispitivanja sidara

Ispitivanju sidara smije se pristupiti nakon što je čvrstoća injekcijske smjese dosegla najmanje 30 MN/m². Ovo ispitivanje izvodi se prema odgovarajućem protokolu, u skladu sa normom HRN EN ISO 22477-5.

Ispitivanja sidara - ispitivanje prihvatljivosti (acceptance test, eng.), metoda ispitivanja 1

sila po protokolu		Vrijeme održavanja sile
% P _p	[kN]	t [min]
10	20,00	1
40	80,00	1
55	110,00	1
70	140,00	1
85	170,00	1
100	200,00	5
10	20,00	1
15	30,00	1

Injektirana sidra moraju biti podvrgnuta ispitivanju prihvatljivosti u skladu sa normom HRN EN ISO 22477-5. Sila pritezanja (uglavljenja) iznosi P₀=30,0 kN.

Tijekom izvođenja radova treba provoditi tekuća i kontrolna ispitivanja sidara. Tekuća ispitivanja provodi izvođač, a kontrolna nadzorna služba. Tekuća ispitivanja sidara u skladu s preporukama ISRM (1974) Committee on Field Tests, Suggested Method for Rockbolt Testing obavljaju se na 10% ugrađenih sidara. Sidro se ispituje do sile 130 kN, a ne do loma sidra. Ispitivanju sidara pristupa se nakon što je čvrstoća injekcijske smjese dosegla najmanje 30 MN/m², odnosno minimalni period između ugradnje i ispitivanja sidra je 10 dana. Ispitivanja se izvode prema protokolu u skladu s normom HRN EN ISO 22477-5. Kontrolna ispitivanja sidara, koje provodi nadzorna služba, obavljaju se po istim uvjetima kao i tekuća ispitivanja, a provode se na 5% ugrađenih sidara.

2.4.8. MLAZNI BETON

Općenito

Pod mlaznim betonom treba razumijevati beton koji se ugrađuje u struji zraka pod tlakom kroz posebne mlaznice i velikom brzinom i energijom nanosi na podlogu, pri čemu se i kompaktira i prijanja uz podlogu.

U suhom postupku nanošenja dodaju se smjesi cementa i agregata na mlaznici voda (također pod tlakom), a u mokrom se na mlaznicu dovodi gotova smjesa konzistencije 3,0 do 5,0 cm po mjeri slijeganja. Izvođač radova odabire tehnologiju nanošenja mlaznog betona.

Za izradu smjese mlaznog betona treba rabiti iste sastavne materijale kao i za ostale betone iste uvjetovane kakvoće. Mlazni beton treba projektom konstrukcije uvjetovati prema HRN EN 206 kao projektirani (uvjetovan svojstvima prema poglavlju 4. i točkama 5.3 do 5.5) ili kao zadani beton (uvjetovan sastavom). Prvi način se uobičajeno primjenjuje za mokri postupak nanošenja, a drugi za suhi.

Omjer masa cementa i agregata u suhom postotku treba ovisno o uvjetovanoj čvrstoći biti u granicama od 1:6 (za C 25/30) do 1:2 (za C 40/50). Omjer se nakon ugradnje zbog odskoka pretežno krupnijih zrna reducira na 1:4 do 1:1,2. Zbog toga maksimalno zrno agregata iznad 16 mm treba izbjegavati.

Proizvodnja jedne i druge smjese mora u svemu zadovoljavati uvjete iz poglavlja 7-00.1 i 7-00.2 Općih tehničkih uvjeta za radove na cestama, 2001, s time da se kontrola i potvrđivanje sukladnosti proizvodnje smjese za mokri postupak provodi kao i za obični beton, a za suhi postupak na izvedenom mlaznom betonu prema danim uvjetima u OTU.

Uobičajeni se v/c faktor kod suhog postupka kreće od 0,35 do 0,50, a kod mokrog oko 0,45.

Izvedba mlaznog betona

Prije nanošenja sloja mlaznog betona potrebno je površinu temeljito pripremiti na sljedeći način:

- dobro "okavati" pokose,
- prije nanošenja mlaznog betona površinu obavezno "ispuhati" komprimiranim zrakom,
- sve nečistoće odstraniti suhim postupkom uz eventualnu upotrebu minimalne količine vode i
- lagano poprskati površinu prvog sloja mlaznog betona vodom neposredno prije nanošenja drugog sloja.

Opremu za prijevoz i nanošenje smjese mlaznog betona treba ispravno dimenzionirati (kompresor kapaciteta najmanje 10,0 m³ komprimiranog zraka tlaka najmanje 2,5 do 3,0 bara, tako da daje jednoliki mlaz smjese, i dovod vode na mlaznicu s tlakom oko 4,0 bara, uvijek većim od tlaka zraka). Sloj mlaznog betona na okomitoj plohi nanosi se odozdo prema gore poradi izbjegavanja mogućeg zatvaranja odskoka. Mlaznica mora biti okomita na plohu na koju se vrši nabacivanje, a podebljavanje sloja mlaznog betona vrši se zakretanjem mlaznice u koncentričnim krugovima. Udaljenost mlaznice od površine nanošenja mora iznositi 1,0 – 1,5 m.

Prije nanošenja mlaznog betona treba dobro navlažiti podlogu i zapuniti veće pukotine i rupe. Nanošenje započeti s dna i napredovati prema gore. Izvedene površine mlaznog betona treba štiti od evaporacije vlage kao i obični beton (u svemu prema uvjetima iz poglavlja 7-00.2 OTU i HRN EN 206).

Uvjeti kakvoće kontrola i potvrđivanje sukladnosti

Svojstva mlaznog betona slična su svojstvima obično ugrađenog betona pa ih treba ispitivati i kontrolirati istim ili sličnim postupcima.

Bitno je svojstvo mlaznog betona čvrstoća veze s podlogom, koju treba ispitivati kidanjem zarezanih uzoraka dimenzija 40x40 mm ili još bolje (radi izbjegavanja koncentracije naprezanja) kružnih uzoraka promjera 50 mm. Na jednom mjernom mjestu treba izvršiti tri ili još bolje pet kidanja i utvrditi njihov prosjek.



Klasu tlačne čvrstoće mlaznog betona treba uvjetovati prema klasama C25/30 do C48/60 iz HRN EN 206 i poglavlja 7-01 OTU (tablica 7-01.4.5-2).

Tlačnu čvrstoću mlaznog betona s maksimalnim zrnom agregata do 16,0 mm treba ispitivati na uzorcima promjera 50,0 mm. Tlačne čvrstoće mlaznog betona utvrđene na takvim uzorcima visine 100,0 mm. Tlačnu čvrstoću debljih obloga mlaznog betona s maksimalnim zrnom agregata većim od 16,0 mm treba ispitivati na odgovarajućim uzorcima većih dimenzija i preračunavati ih na tlačnu čvrstoću valjka promjera 50,0 mm i visine 100,0 mm. Rezultate ispitivanja valjaka omjera visine i promjera različitih od 2,0 treba preračunavati na čvrstoću ekvivalentnog valjka. Klase tlačne čvrstoće mlaznog betona i faktori preračunavanja tlačne čvrstoće valjka u ekvivalentnu čvrstoću kocke ili valjaka dani su u Općim tehničkim uvjetima za radove na cestama, 2001..

Uzorci se buše iz izvedenih dijelova obloge ili iz posebno pripremljenih ploča, koje se za ispitivanje svojstava mlaznog betona izvode pod uvjetima i na način izvedbe mlaznog betona na građevini te ispituju. Na jednom mjernom mjestu buše se i ispituju po tri valjka i utvrđuje njihova srednja vrijednost, koja se dalje uzima kao jedan rezultat ispitivanja, a potrebni broj takvih uzoraka i kriteriji potvrđivanja sukladnosti utvrđuju prema točki 8.2.1 HRN EN 206. Najmanji pojedinačni rezultat ne smije biti manji od 75 % vrijednosti uvjetovane prema klasama iz tablice 7-01.4.5-3, OTU.

Kod debljih obloga prednost treba dati bušenju uzoraka iz izvedene obloge, a iz kontrolnih panela samo iznimno kod tanjih obloga. U programiranje i planiranje kontrole kakvoće i potvrđivanje sukladnosti mlaznog betona treba uključiti neutralnu ovlaštenu instituciju (angažira je izvođač).

2.4.9. PROJEKTANTSKI NADZOR

Zbog problematike zaštite pokosa te zbog eventualnih promjena i prilagodbe stanju na terenu potrebno je osigurati projektantski stručni nadzor nad izvođenjem radova.

Projektantski nadzor je povremenog karaktera i dolazi na gradilište na poziv investitora ili nadzornog inženjera.

Projektanski geotehnički nadzor nad radovima obuhvaća analizu i provjeru stanja na terenu, po potrebi dopunske geotehničke analize po verifikaciji rješenja, izlazak na teren i obilazak tijekom izvođenja radova.

2.4.10. GEOTEHNIČKI STRUČNI NADZOR

Nad izvođenjem predmetnih radova potrebno je osigurati stalni stručni geotehnički nadzor. Nadzorni inženjer treba preuzeti svaku pojedinu fazu radova kako bi sve bilo izvedeno prema normama i zahtjevima projekta te odobrenje za daljnje izvođenje ovjeriti upisom u građevinski dnevnik.

2.4.11. GEODETSKI NADZOR

Nad izvođenjem predmetnih radova potrebno je osigurati stalni geodetski nadzor. Geodetski nadzor je dužan kontrolirati iskolčenje mjera zaštite (visinsko i položajno) na osnovu podataka iz projekta. Također konačni obračun količina mora biti kontroliran od strane geodetskog nadzora.

**2.4.12. PROJEKT IZVEDENOG STANJA**

Potrebno je izraditi projekt izvedenog stanja u kojemu je potrebno prikazati položaj izvedenih projektom predviđenih mjera zaštite pokosa.

Projekt izvedenog stanja mora biti ovjeren od strane projektanta izvedbenog građevinskog projekta.

2.4.13. ZAVRŠNE ODREDBE

Ukoliko se tijekom izvedbe radova ukaže potreba ili mogućnost odstupanja od propisanih mjera zaštite, projektant na temelju prihvaćene europske norme HRN EN 1997-1 ima pravo promjena na projektiranom zahvatu.

Ako kontrola kvalitete pojedinih materijala pokaže nezadovoljavajuće rezultate tj. da ugrađeni materijali ne ispunjavaju uvjete prema pretpostavkama ovog projekta, odgovarajućim pravilnicima, standardima, odredbama i normama neophodno je dodatno dokazivanje kvalitete ispitivanjem uzoraka gotovih proizvoda u dogovoru s projektantom i nadzornim inženjerom. Ova ispitivanja se obavljaju na teret izvođača radova kod ovlaštene institucije. Ako se dodatnom kontrolom ne dokaže tražena kvaliteta, neophodno je provesti kontrolne proračune dotičnog elementa konstrukcije i po potrebi predvidjeti mjere sanacije. Ukoliko se pokaže da je stabilnost i trajnost dotičnog elementa i pored nepostizanja tražene kvalitete zadovoljavajuća, investitor ima pravo umanjiti cijenu radova.

2.5. POSEBNI TEHNIČKI UVJETI GRADNJE I GOSPODARENJE OTPADOM

Radovi na zaštiti pokosa, u potpunosti se izvode na otvorenom terenu. Izvođač radova mora prije početka radova izraditi tehničko tehnološki elaborat izvođenja radova kojim će se dokazati da je uzeo u obzir sve mjere zaštite okoliša tijekom građenja. Radovi mogu započeti nakon odobrenja elaborata od strane nadzornog inženjera.

Zbrinjavanje građevnog otpada mora se provoditi u skladu s odredbama Pravilnika o gospodarenju građevnim otpadom (NN 38/08). Ovim pravilnikom se propisuje način gospodarenja građevnim otpadom koji nastaje građenjem.

Građevni otpad je otpad nastao prilikom gradnje građevina, rekonstrukcije, uklanjanja i održavanja postojećih građevina te otpad nastao od iskopanog materijala, koji se ne može bez prethodne uporabe koristiti za građenje građevine zbog kojeg građenje je nastao.

Gospodarenje građevnim otpadom podrazumijeva skup aktivnosti i mjera koje obuhvaćaju odvojeno skupljanje, uporabu i/ili zbrinjavanje građevnog otpada. Građevni otpad ne smije se odložiti na mjestu nastanka kao niti na lokacijama koje nisu za to predviđene.

Posjednik građevnog otpada dužan je osigurati uvjete za odvojeno skupljanje i privremeno skladištenje građevnog otpada i snositi sve troškove gospodarenja građevnim otpadom.

Odvojeno skupljanje i privremeno skladištenje građevnog otpada posjednik građevnog otpada mora povjeriti ovlaštenoj osobi. Ovlaštena osoba obavlja djelatnost gospodarenja građevnim otpadom u reciklažnim dvorištima na stacionarnim uređajima za uporabu, odnosno na gradilištu gdje nastaje građevni otpad pomoću mobilnog uređaja.

Posjednik građevnog otpada koji je izvođač može na gradilištu na kojem nastaje građevni otpad taj otpad i uporabiti u okviru registrirane djelatnosti i odgovarajuće dozvole za gospodarenje otpadom. Posjednik građevnog otpada može obavljati uporabu građevnog otpada na mjestu nastanka u uređajima za materijalnu uporabu otpada. Takvi uređaji moraju udovoljavati uvjetima propisanim posebnim propisom.

Posjednik građevnog otpada i ovlaštena osoba dužni su osigurati konačno zbrinjavanje ili uporabu odvojeno skupljenog opasnog otpada iz građevnog otpada.

Nakon završetka radova potrebno je urediti okoliš gradilišta u skladu s projektom i prema sljedećem:

- Ukloniti sve privremeno izgrađene nastambe koje su služile za skladištenje materijala, alata i opreme, kao i svih privremenih objekata koji su izgrađeni i korišteni za smještaj i boravak ljudi, za potrebe vođenja gradilišta, ishrane radnika, garderobe i slično
- Ukloniti sve privremene priključke gradilišta za komunalne objekte, kao i privremene elektroenergetske priključke te mjesta radova urediti, očistiti i dovesti u stanje ispravnosti kakvo je bilo prije početka izvođenja radova
- Sve površine koje su se koristile kao privremeni deponiji materijala, alata, opreme i strojeva, kao i površine koje su oštećene radi privremenog deponiranja materijala iz iskopa, potrebno je u potpunosti očistiti i sanirati sva oštećenja nastala na tim površinama
- Nakon završenih radova i pojedinih faza radova potrebno je gradilište potpuno očistiti od svog otpadnog građevinskog materijala, drvene građe, armature, oplata i ostalih otpadaka. Isto tako potrebno je ukloniti sve privremene skele, prepreke i zaštitne ograde i preostale građevinske alate, opremu i strojeve
- Sanacijom predmetne građevine, zahvaćeni i devastirani okoliš potrebno je biološki sanirati.



Prilikom sanacije okoliša gradilišta posebnu pozornost potrebno je obratiti na sljedeće:

- Sve putne prilaze gradilištu urediti prema vizualnim zahtjevima okoliša, a one putove koji trajno ostaju u funkciji sanirati i urediti prema kriterijima za normalno odvijanje prometa, i to u ovisnosti o razredu i namjeni prometnice
- Kompletanu zonu, devastiranu zahvatom, dovesti u uredno stanje tj. najmanje na razinu prvobitnog stanja

Svi navedeni radovi, kao i ostali eventualno potrebni radovi na sanaciji okoliša ne obračunavaju se kao posebne stavke troškovnika, već se smatraju troškovima koje izvođač treba uračunati u jedinične cijene radova.

Projektant:

ŽELJKO BOROJE, dipl. ing. građ.



IZRADIO:

Geoekspert d.o.o.

Brezovička cesta 48e

10020, Zagreb

NARUČITELJ:

HRVATSKE AUTOCESTE d.o.o.

Širolina 4

10 000 Zagreb

GRAĐEVINA:

Pokos u zoni čvora bosiljevo 2 od km 0+040,00 do km 0+328,17
autocesta A1

LOKACIJA:

Karlovačka županija

k.č.br. 1832/1

k.o. Bosiljevo

PREDMET:

Izvedbeni projekt

OZNAKA PROJEKTA:

IP-02-07-2021

3. PRILOZI

Mjesto i datum:

Zagreb, srpanj 2021.

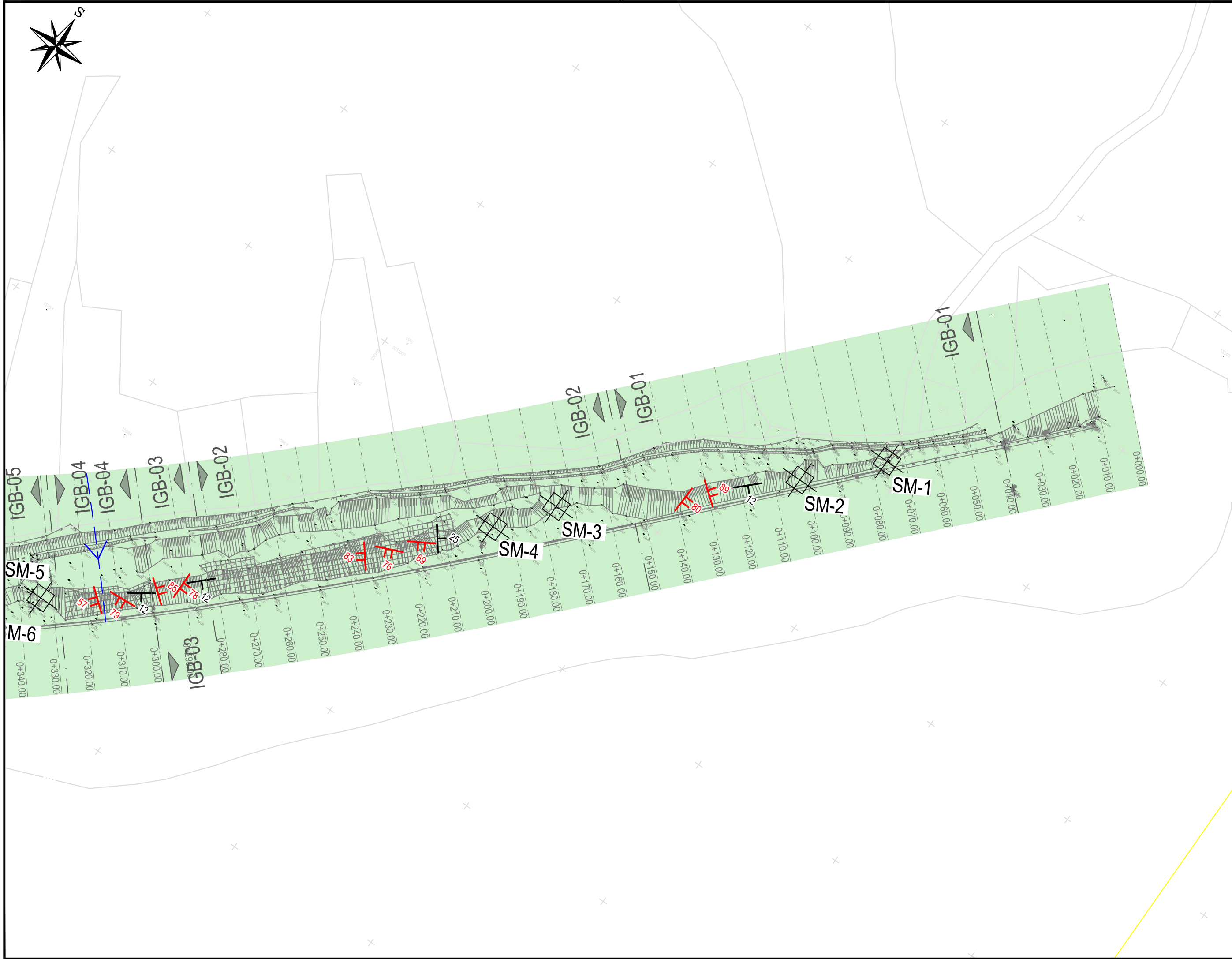


3.1. GRAFIČKI PRILOZI

NASLOV	MJERILO	BR. STR.
3.1.1. Inženjerskogeološka karta	MJ 1:1000	1
3.1.2. Pregledna situacija - Dof i katastar	MJ 1:1000	1
3.1.3. Pregledna situacija primjenjenih zaštita	MJ 1:1000	1
3.1.4. Normalni poprečni profili	MJ 1:100	1
3.1.5. Uzdužni pogled	MJ 1:200	1
3.1.6. Detalji izvedbe - zaštitna mreža	/	1
3.1.7. Detalji mlaznog betona	/	1



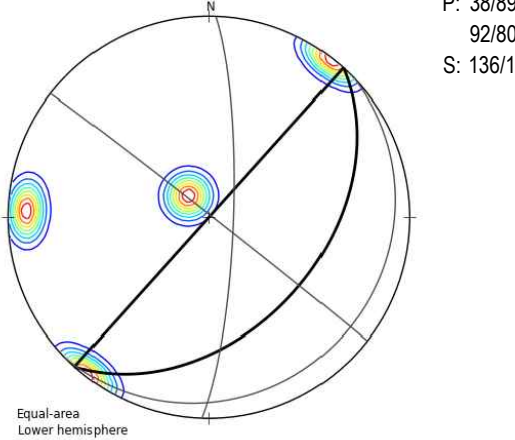
3.1.1. INŽENJERSKOGEOLOŠKA KARTA



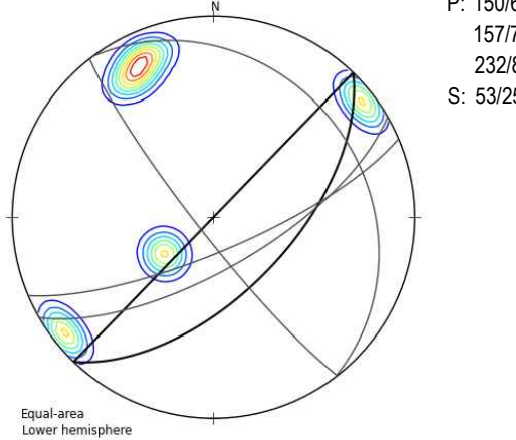
TUMAČ INŽENJERSKOGEOLOŠKIH OZNAKA	
	POZICIJE MJERENJA JEDNOOSNE TLAČNE ČVRSTOĆE SKLEROMETROM
	GORNJOKREDNI VAPNENCI (P _{K2}) PREKRIVENI NASLAGAMA NABAČAJA I DELUVIJALNO-ELUVIJALNIM NASLAGAMA DEBLJINE <2,0 m
	HEKSAGONALNA MREŽA
	a) ELEMENTI NAGIBA PUKOTINA, b) ELEMENTI NAGIBA SLOJEVA
	TRASE PROCJEDIVANJA OBORINSKIH VODA: utvrđene na terenu

STEREOGRAFSKE PROJEKCIJE DISKONTINUITETA

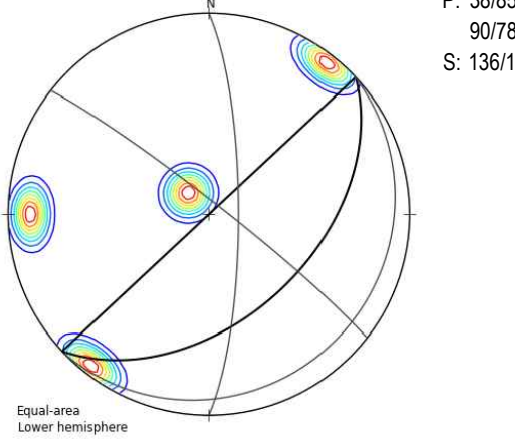
Inženjerskogeološki blok 1



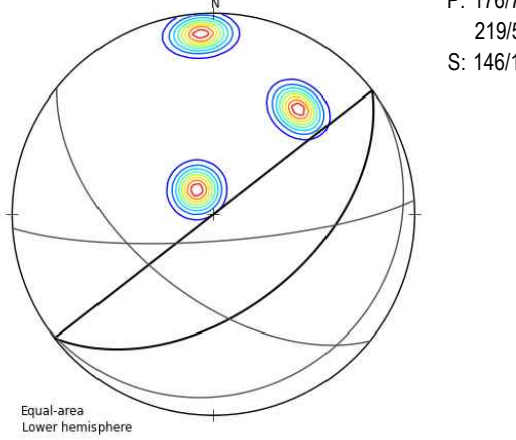
Inženjerskogeološki blok 2



Inženjerskogeološki blok 3



Inženjerskogeološki blok 4

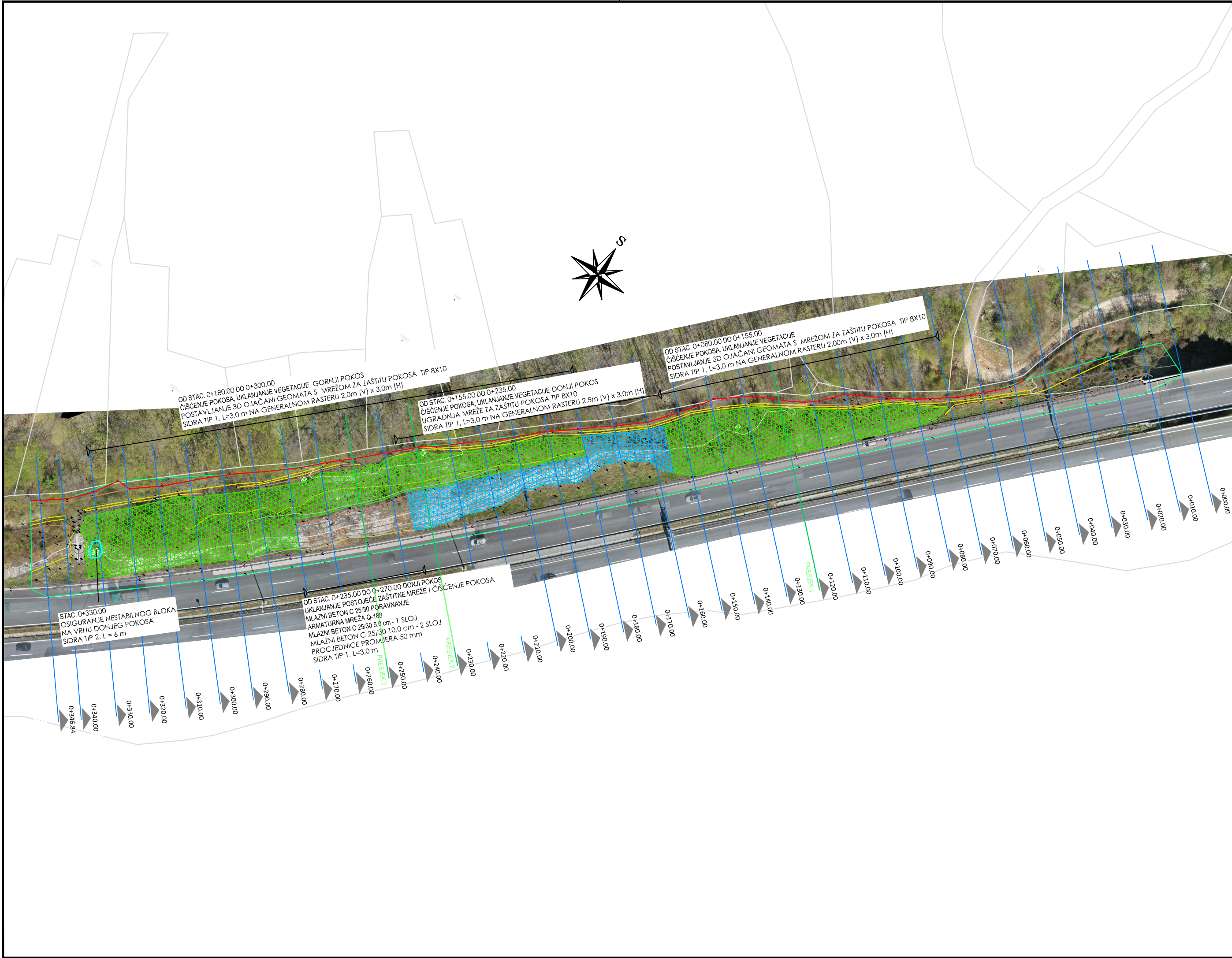


3.1.1. INŽENJERSKOGEOLOŠKA KARTA

		geoekspert d.o.o. BREZOVIČKA CESTA 48e, 10 020 ZAGREB www.geoekspert.hr; info@geoekspert.hr tel. 01/6545-420; fax. 01/6545-412	
INVESTITOR / NARUČITELJ:	HRVATSKE AUTOCESTE d.o.o., Širolina 4, 10 000 Zagreb		
GRADJEVINA:	POKOS U ZONI ČVORA BOSILJEVO 2 OD KM 0+040,00 DO KM 0+328.17 AUTOCESTA A1		
PROJEKT /FAZA:	IZVEDBENI PROJEKT		
NACRT:	INŽENJERSKOGEOLOŠKA KARTA		
SURADNICI:	Slaven KRIVKA, mag.ing.aedif.		
	Tomislav TOMAŠKOVIĆ, mag.ing.aedif.		
	Lovro RAŽENJ, mag.ing.min.		
	Sandi IVANDA mag.ing.aedif.		
PROJEKTANT:	HRVATSKA KOMORA INŽENJERA GRADJEVINSTVA Željko Boroje dipl. ing. grad. Ovlašten inženjer građevinstva  G 3395 Željko BOROJE, dipl. ing. grad		
MJERILO: 1:1000	OZNAKA PROJEKTA: IP-02-07-2021		DATUM: 07/2021
ZAJED. OZN. PROJ.:		PRILOG: 3.1.1.	



3.1.2. PREGLEDNA SITUACIJA - DOF I KATASTAR



TUMAČ OZNAKA

	3D OJAČANI GEOMAT S MREŽOM ZA ZAŠTITU POKOSA TIP 8X10
	UGRADNJA MREŽE ZA ZAŠTITU POKOSA TIP 8X10
	MLAZNI BETON C 25/30 PORAVNANJE; ARMATURNJA MREŽA Q-188; MLAZNI BETON C 25/30 5,0 cm - 1 SLOJ; MLAZNI BETON C 25/30 10,0 cm - 2 SLOJ

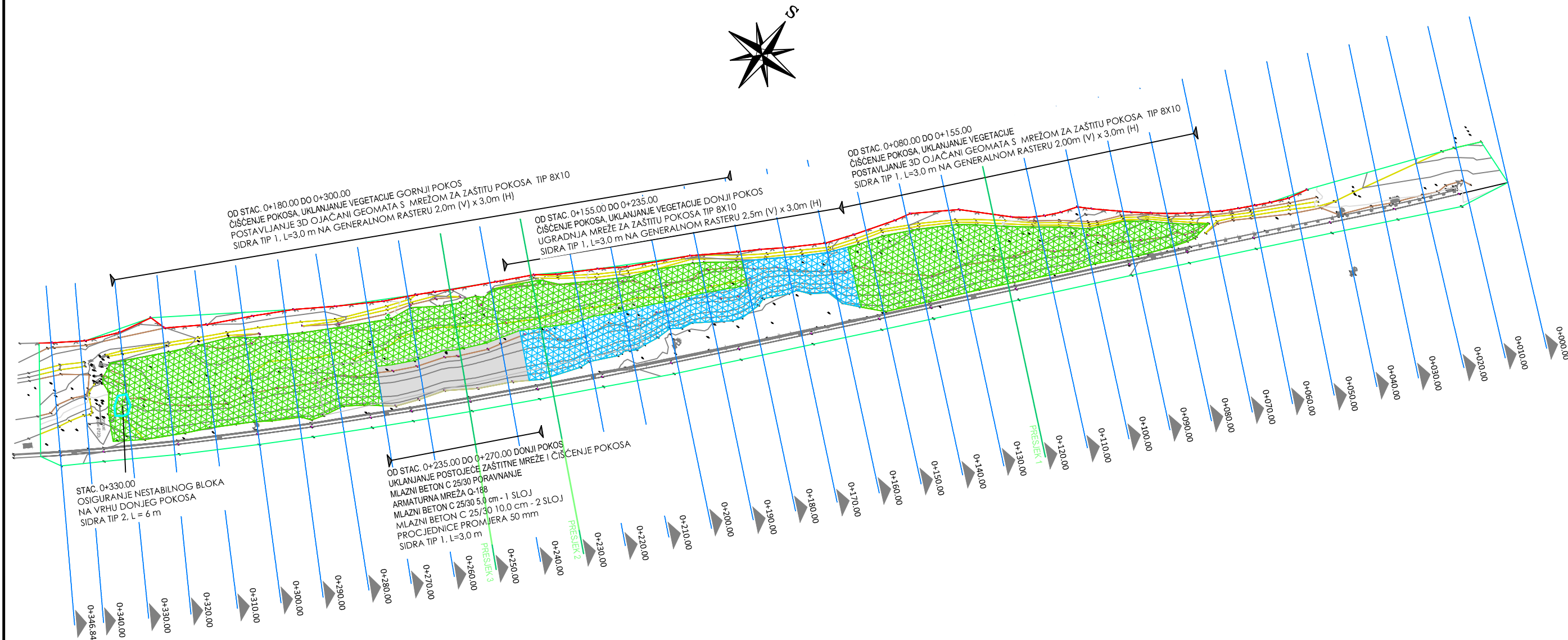
PREGLEDNA SITUACIJA MJ 1:1000

BREZOVIČKA CESTA 48e,
10 020 ZAGREB
www.geoexpert.hr; info@geoexpert.hr
tel. 01/6545-420; fax. 01/6545-412

INVESTITOR / NARUČITELJ:	HRVATSKE AUTOCESTE d.o.o., Širočina 4, 10 000 Zagreb
GRADJEVINA:	POKOS U ZONI ČVORA BOSILJEVO 2 OD KM 0+040,00 DO KM 0+328.17 AUTOCESTA A1
PROJEKT /FAZA:	IZVEDBENI PROJEKT
NACRT:	PREGLEDNA SITUACIJA - DOF I KATASTAR
SURADNICI:	Slaven KRIVKA, mag.ing.aedif. Tomislav TOMAŠKOVIĆ, mag.ing.aedif. Lovro RAŽENJ, mag.ing.min. Sandi IVANDA mag.ing.aedif.
PROJEKTANT:	Željko BOROJE, dipl. ing. grad. HRVATSKA KOMORA INŽENJERA GRAĐEVINARSTVA Željko Boroje dipl. ing. grad. ovlašten inženjer građevinarstva G 3395
MJERILO: 1:1000	OZNAKA PROJEKTA: IP-02-07-2021
ZAJED. OZN. PROJ.:	DATUM: 07/2021
PRILOG:	3.1.2.



3.1.3. PREGLEDNA SITUACIJA - PRIMJENJENE ZAŠTITE



TUMAČ OZNAKA

	3D OJAČANI GEOMAT S MREŽOM ZA ZAŠTITU POKOSA TIP 8X10
	UGRADNJA MREŽE ZA ZAŠTITU POKOSA TIP 8X10
	MLAZNI BETON C 25/30 PORAVNANJE; ARMATurna MREŽA Q-188; MLAZNI BETON C 25/30 5,0 cm - 1 SLOJ; MLAZNI BETON C 25/30 10,0 cm - 2 SLOJ

PREGLEDNA SITUACIJA MJ 1:1000

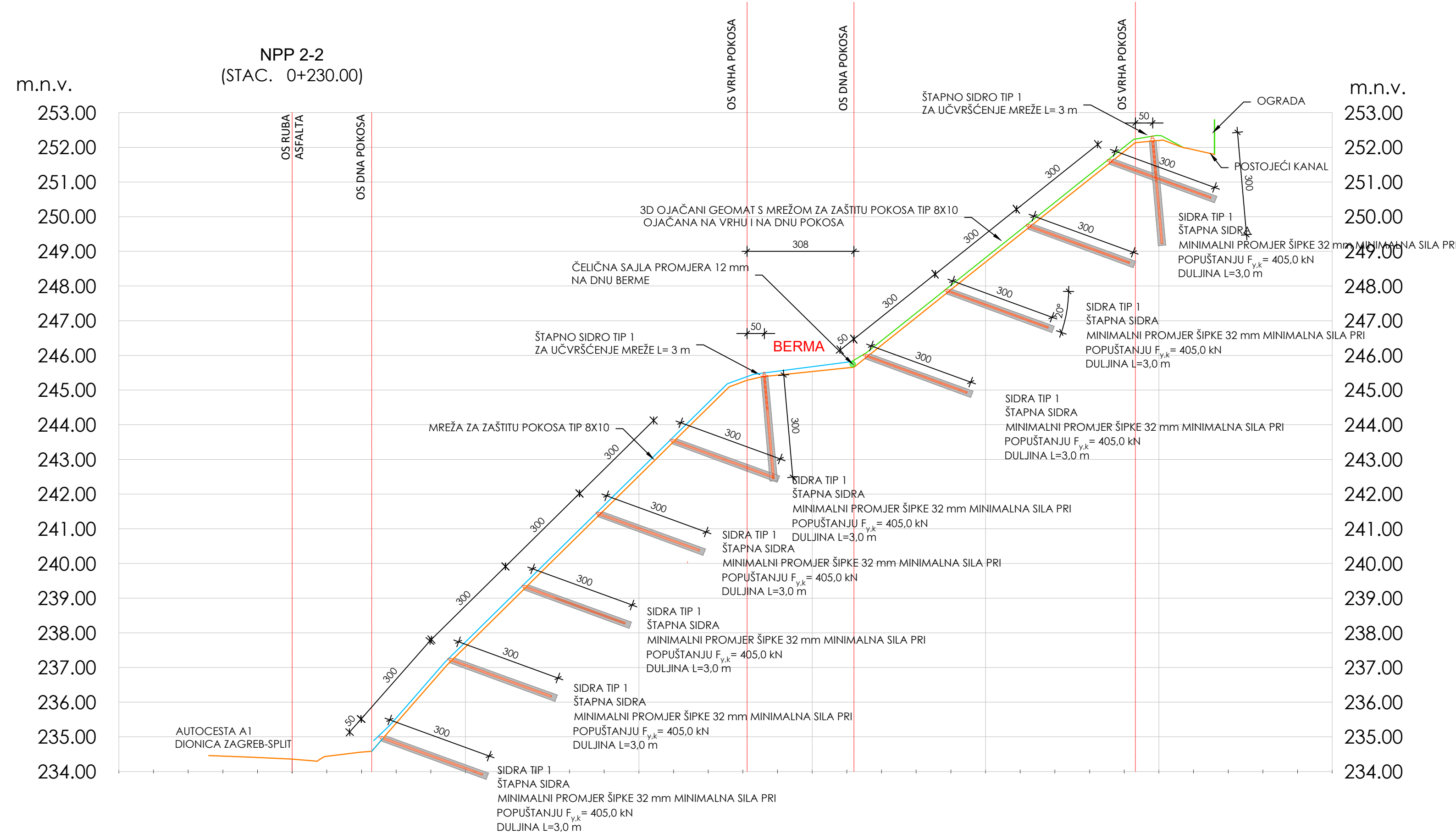
Geoexpert d.o.o. BREZOVIČKA CESTA 48e, 10 020 ZAGREB www.geoexpert.hr; info@geoexpert.hr tel. 01/6545-420; fax. 01/6545-412	
INVESTITOR / NARUČITELJ:	HRVATSKE AUTOCESTE d.o.o., Širočina 4, 10 000 Zagreb
GRADJEVINA:	POKOS U ZONI ČVORA BOSILJEVO 2 OD KM 0+040,00 DO KM 0+328.17 AUTOCESTA A1
PROJEKT /FAZA:	IZVEDBENI PROJEKT
NACRT:	PREGLEDNA SITUACIJA PRIMJENJENIH ZAŠTITA
SURADNICI:	Slaven KRIVKA, mag.ing.aedif.
	Tomislav TOMAŠKOVIĆ, mag.ing.aedif.
	Lovro RAŽENJ, mag.ing.min.
	Sandi IVANDA mag.ing.aedif.
PROJEKTANT:	Željko BOROJE, dipl. ing. grad.
MJERILO: 1:1000	OZNAKA PROJEKTA: IP-02-07-2021
ZAJED. OZN. PROJ.:	
PRILOG:	
3.1.3.	



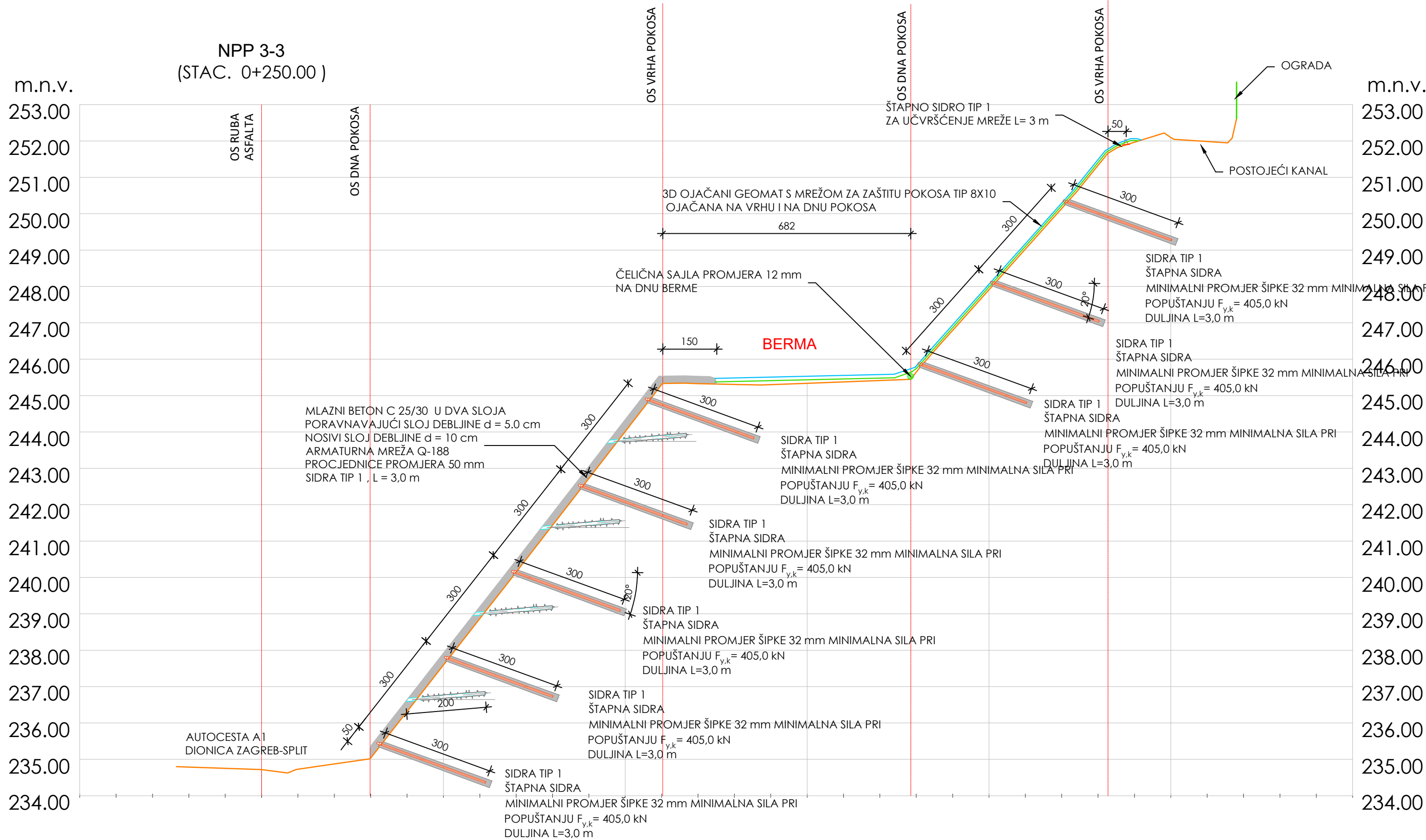
3.1.4. NORMALNI POPREČNI PROFILI

NORMALNI POPREČNI PRESJECI I PRIMJENJENA ZAŠTITA

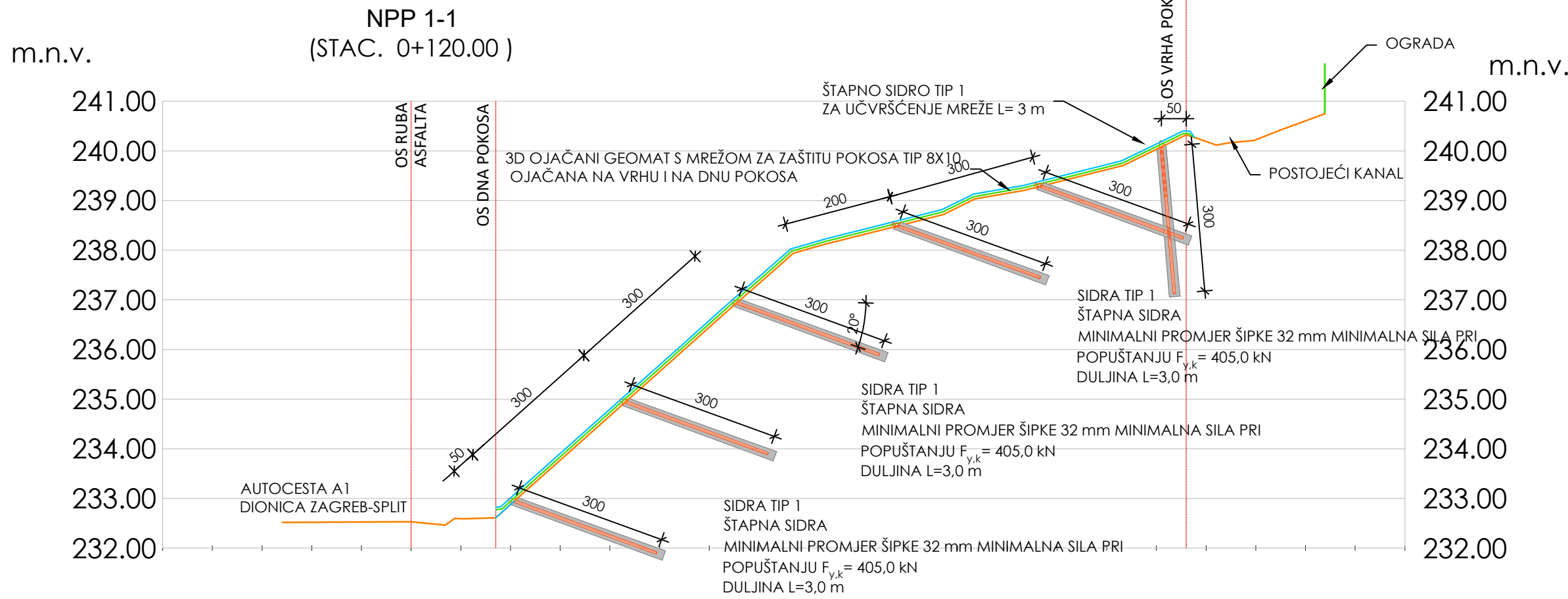
NORMALNI POPREČNI PRESJEK 2- TIP ZAŠTITE B
STAC. 0+225.00 - 0+230.00
MJERILO 1:100



NORMALNI POPREČNI PRESJEK 3 - TIP ZAŠTITE C
STAC. 0+250.00 - 0+255.00
MJERILO 1:100



NORMALNI POPREČNI PRESJEK 1 - TIP ZAŠTITE A
STAC. 0+120.00 - 0+125.00
MJERILO 1:100



Geoeksperť d.o.o. BREZOVIČKA CESTA 49a 10 020 ZAGREB www.geoeksperť.hr; info@geoeksperť.hr tel. 01/5545-420; fax. 01/5545-412	
INVESTICIJ / NARUČIOTEL:	HRVATSKE AUTOCESTE d.o.o., Širočina 4, 10 000 Zagreb
GRAĐEVINA:	POKOS U ZONI ČVORA BOSILJEVO 2 OD KM 0+040,00 DO KM 0+328.17 AUTOCESTA A1
PROJEKT /FAZA:	IZVEDBENI PROJEKT
NACRT:	NORMALNI POPREČNI PRESJECI
SURADNICI:	Slaven KRIVKA, mag.ing.aedif.
	Tomislav TOMAŠKOVIĆ, mag.ing.aedif.
	Lavro RAŽENJ, mag.ing.min.
PROJEKTANT:	Sanđi IVANDA mag.ing.aedif.
	Željko BOROJE, dipl. ing.
MJERILO: 1:100	OPISNA PROJEKTA: IP-02-07-2021
IZABIO, OBR. PROJ.:	07/2021
PRIOLOK:	
3.1.4.	

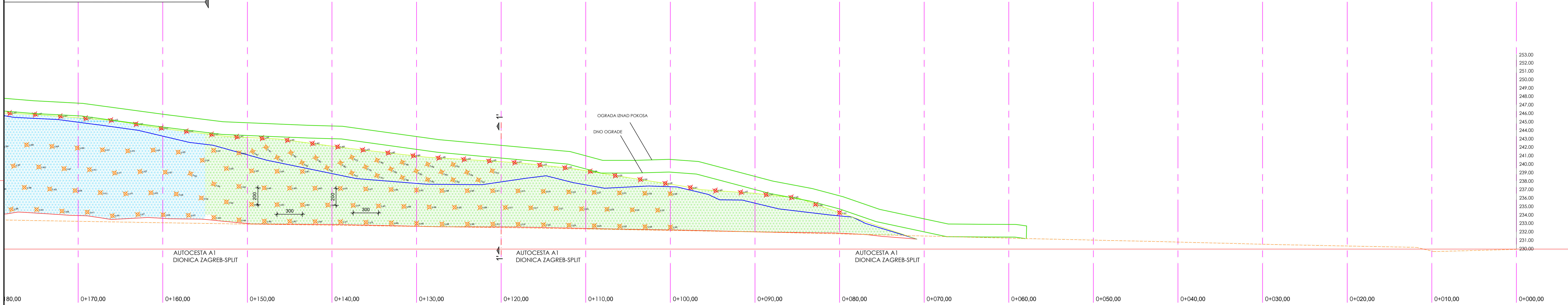


3.1.5. UZDUŽNI POGLED

OD STAC. 0+080.00 DO 0+155.00
ČIŠĆENJE POKOSA, UKLANJANJE VEGETACIJE
POSTAVLJANJE 3D OJAČANI GEOMATA S MREŽOM ZA ZAŠTITU POKOSA TIP 8X10
SIDRA TIP 1, L=3,0 m NA GENERALNOM RASTERU 2,00m (V) x 3,0m (H)

TUMAČ OZNAKA

	3D OJAČANI GEOMAT S MREŽOM ZA ZAŠTITU POKOSA TIP 8X10
	UGRADNJA MREŽE ZA ZAŠTITU POKOSA TIP 8X10
	MLAZNI BETON C 25/30 PORAVNANJE ARMATURNJA MREŽA Ø188; MLAZNI BETON C 25/30 5,0 cm - 1 SLOJ; MLAZNI BETON C 25/30 10,0 cm - 2 SLOJ



OD STAC. 0+305.00 DO 0+333.09 DONJI POKOS
UKLANJANJE POSTOJEĆE ZAŠTITNE MREŽE I ČIŠĆENJE POKOSA
POSTAVLJANJE 3D OJAČANI GEOMATA S MREŽOM ZA ZAŠTITU POKOSA TIP 8X10

OD STAC. 0+235.00 DO 0+270.00 DONJI POKOS
UKLANJANJE POSTOJEĆE ZAŠTITNE MREŽE I ČIŠĆENJE POKOSA
MLAZNI BETON C 25/30 PORAVNANJE
ARMATURNJA MREŽA Ø188
MLAZNI BETON C 25/30 5,0 cm - 1 SLOJ
MLAZNI BETON C 25/30 10,0 cm - 2 SLOJ
PROCJEDNICE PROMJERA 50 mm
SIDRA TIP 1, L=3,0 m

OD STAC. 0+180.00 DO 0+300.00 GORNJI POKOS
ČIŠĆENJE POKOSA, UKLANJANJE VEGETACIJE GORNJI POKOS
POSTAVLJANJE 3D OJAČANI GEOMATA S MREŽOM ZA ZAŠTITU POKOSA TIP 8X10
SIDRA TIP 1, L=3,0 m NA GENERALNOM RASTERU 2,0m (V) x 3,0m (H)

OD STAC. 0+155.00 DO 0+305.00
ČIŠĆENJE POKOSA, UKLANJANJE VEGETACIJE DONJI POKOS
UGRADNJA MREŽE ZA ZAŠTITU POKOSA TIP 8X10
SIDRA TIP 1, L=3,0 m NA GENERALNOM RASTERU 2,5m (V) x 3,0m (H)

UZDUŽNI POGLED POKOSA OD STAC.
0+000.00 DO 0+340.00 S PRIMJENJENIM
ZAŠTITAMA

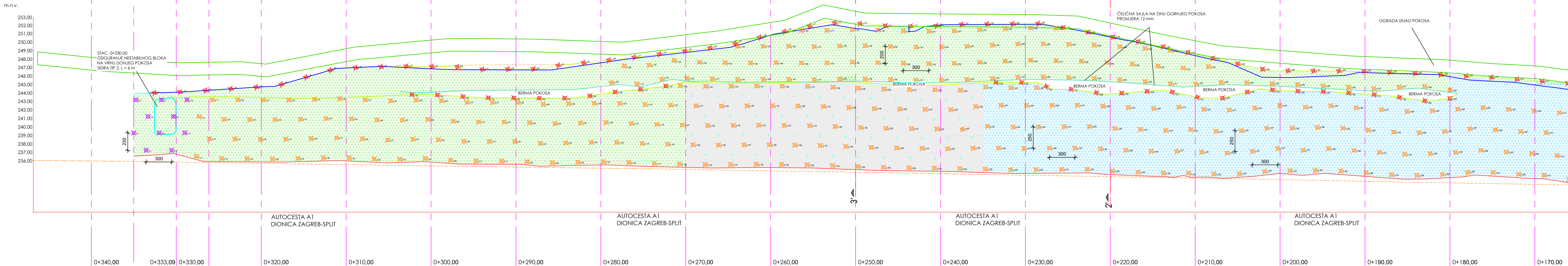
TUMAČ:

☒ SIDRO TIP 1
ŠTAPNO SIDRO, L=3,0 m
MINIMALNI PROMJER ŠIPKE 32 mm
MINIMALNA SILA PRI POPUŠTANJU $F_{yk} = 405,0$ kN

SIDRO TIP 1
☒ ŠTAPNO SIDRO, L=3,0 m
MINIMALNI PROMJER ŠIPKE 32 mm
MINIMALNA SILA PRI POPUŠTANJU $F_{yk} = 405,0$ kN
SIDRO ZA UCVRŠĆIVANJE MREŽE PO VRHU POKOSA

SIDRO TIP 2
☒ ŠTAPNO SIDRO, L=6,0 m
MINIMALNI PROMJER ŠIPKE 32 mm
MINIMALNA SILA PRI POPUŠTANJU $F_{yk} = 405,0$ kN
SIDRO ZA STABILIZACIJU NESTABILNIH BLOKOVA

○ PROCJEDNICA PROMJERA 50 mm,
DULJINE L=2,0 m



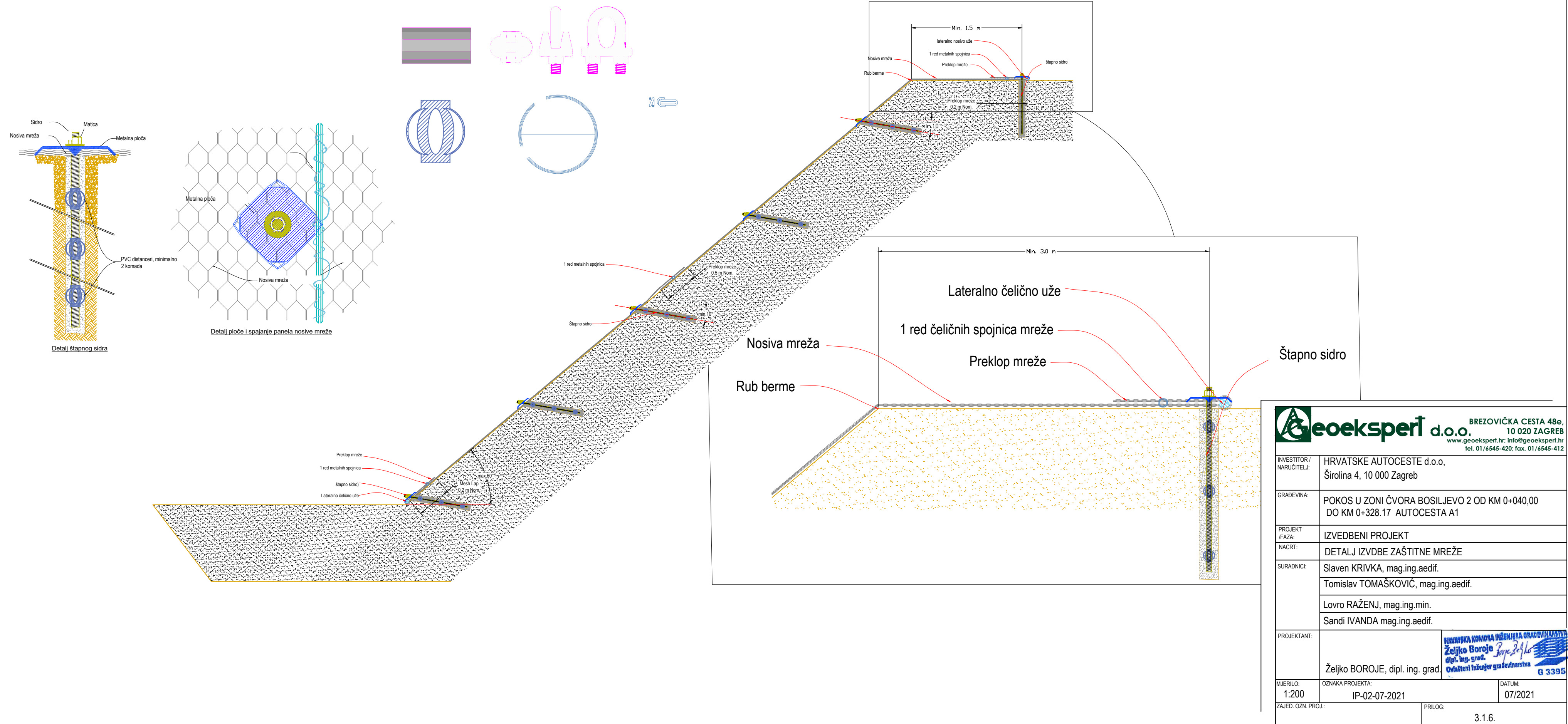
Geokspert d.o.o.
BREZOVIČKA CESTA 48b,
10 020 ZAGREB
www.geokspert.hr, info@geokspert.hr
tel. 01/6546-420 fax. 01/6546-412

INVESTITOR / NARUČITELJ:	HRVATSKE AUTOCESTE d.o.o., Široka 4, 10 000 Zagreb
GRADNJA:	POKOS U ZONI ČVORA BOSILJEVO 2 OD KM 0+040,00 DO KM 0+328,17 AUTOCESTA A1
PROJEKT / PRAC:	IZVEDBENI PROJEKT
NACRT:	UZDUŽNI POGLED
SURADNICI:	Slaven KRIVKA, mag.ing.aedif. Tomislav TOMAŠKOVIĆ, mag.ing.aedif. Lovro RAŽENJ, mag.ing.min. Sandi IVANDA mag.ing.aedif.
PROJEKTANT:	Željko BOROJE, dipl. ing.
ŠIFRA PROJEKTA:	IP-02-07-2021
DATA:	07/2021
PROJEKCIJA:	3.1.5.



3.1.6. DETALJ IZVEDBE ZAŠTITNE MREŽE

DETALJ IZVEDBE ZAŠTITNE MREŽE

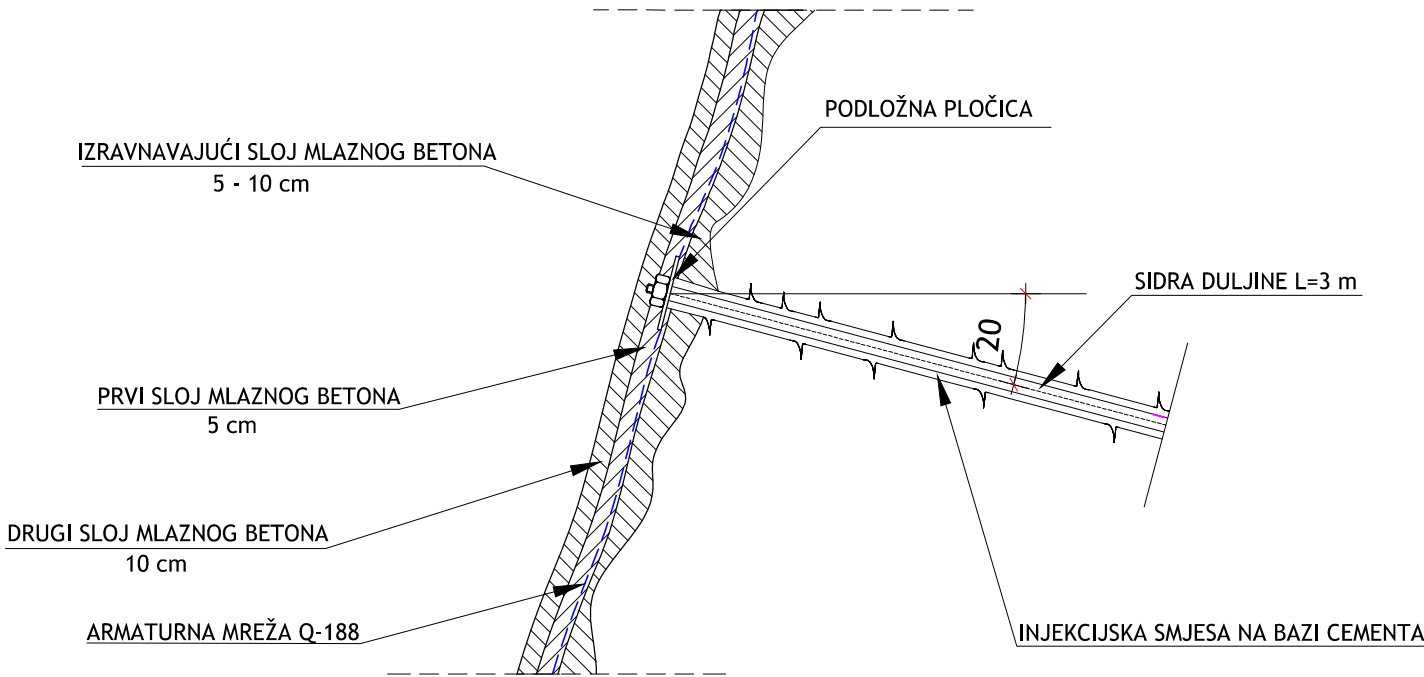




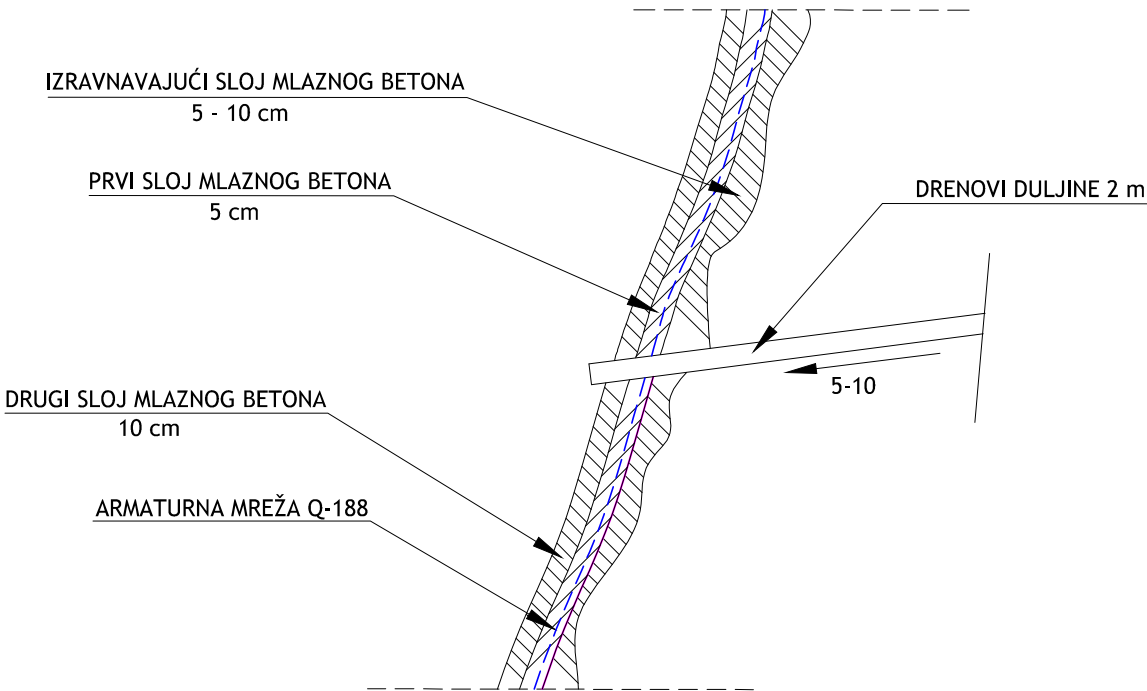
3.1.7. DETALJ IZVEDBE ZAŠTITA POKOSA MLAZNIM BETONOM

DETALJ IZVEDBE MLAZNOG BETONA

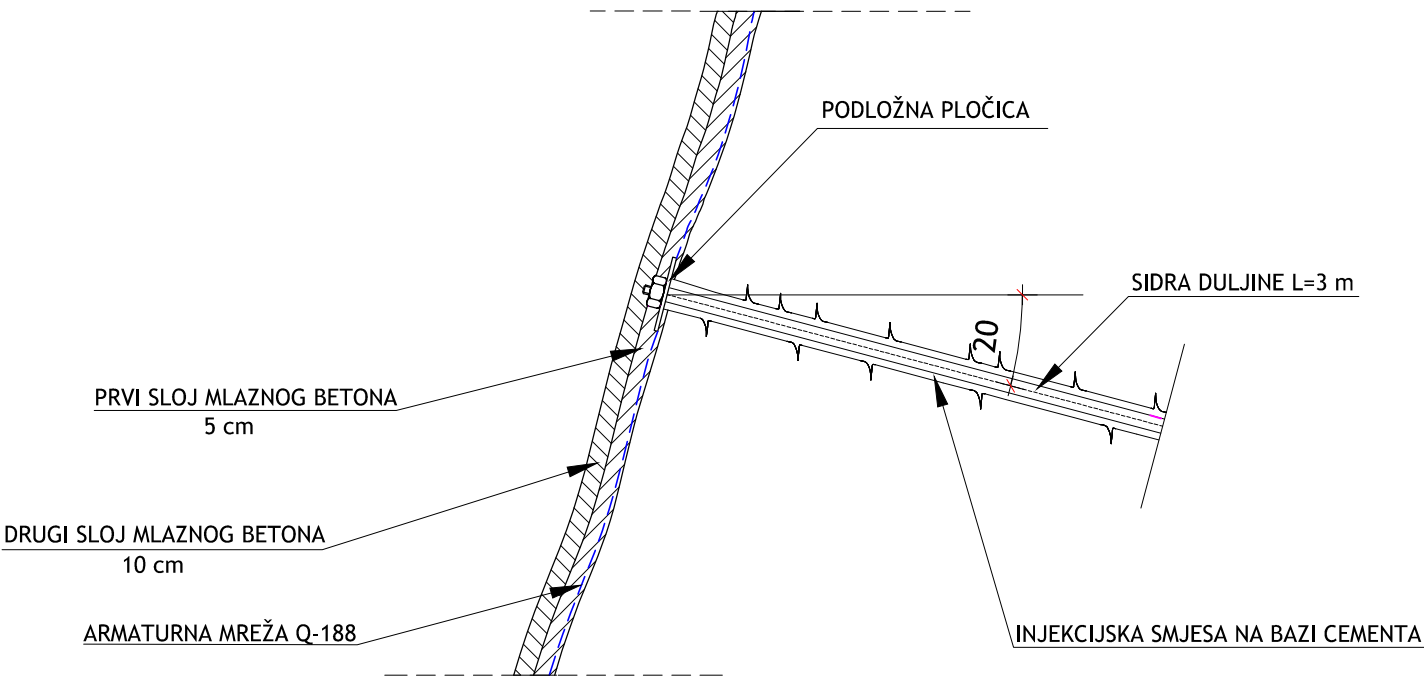
DETALJ IZVEDBE SIDRA



DETALJ IZVEDBE PROCJEDNICE



DETALJ IZVEDBE SIDRA



 Geoexpert d.o.o. BREZOVIČKA CESTA 48e, 10 020 ZAGREB www.geoexpert.hr; info@geoexpert.hr tel. 01/6545-420; fax. 01/6545-412	
INVESTITOR / NARUČITELJ:	HRVATSKE AUTOCESTE d.o.o., Širočina 4, 10 000 Zagreb
GRADJEVINA:	POKOS U ZONI ČVORA BOSILJEVO 2 OD KM 0+040,00 DO KM 0+328.17 AUTOCESTA A1
PROJEKT /FAZA:	IZVEDBENI PROJEKT
NACRT:	DETALJ IZVDBE MLAZNOG BETONA
SURADNICI:	Slaven KRIVKA, mag.ing.aedif. Tomislav TOMAŠKOVIĆ, mag.ing.aedif. Lovro RAŽENJ, mag.ing.min. Sandi IVANDA mag.ing.aedif.
PROJEKTANT:	Željko BOROJE, dipl. ing. grad 
MJERILO: 1:100	OZNAKA PROJEKTA: IP-02-07-2021
DATA:	07/2021
ZAJED. OZN. PROJ.:	PRILOG: 3.1.7.