

PROJEKTANSKI URED:

Institut IGH d.d.
10 000 Zagreb,
Janka Rakuše 1
OIB: 79766124714



INVESTITOR:

HRVATSKE VODE,
10 000 Zagreb, Ulica grada Vukovara 220,
OIB: 289213863001

PROSTOR ZA OVJERU TIJELA NADLEŽNOG ZA IZDAVANJE DOZVOLE

IZGRADNJA DESNOG NASIPA KORANE, DESNOG NASIPA KUPE I PROKOPA KORANA-KUPA S NASIPIMA I RJEŠENJEM ODVODNJE NA PODRUČJU GORNJEG MEKUŠJA TE IZGRADNJA CESTOVNOG MOSTA PREKO PROKOPA:

Projekt / Građevina:

4. faza izgradnje – nastavak iskopa glinenog materijala u cijelom gabaritu prokopa za izgradnju nasipa sustava obrane od poplava karlovačkog područja, prokop Korana – Kupa, nasipi uz lijevu i desnu obalu prokopa, desnu obalu Kupe, lijevu obalu Korane i uz ispusnu ustavu (N1 – N5), upusna i ispusna ustava, građevine za odvodnju zaobalnih voda, uklanjanje dijela nasipa u sklopu zahvata dionice državne ceste D1 (splitski pravac, brza cesta kroz Karlovac, II. etapa I. faze) i 5. faza izgradnje - most preko prokopa na nerazvrstanoj cesti NC 340720 Gornje Mekušje – Kamensko)

Naziv mape / dio građevine:

Cestovni most preko prokopa – ODVODNJA MOSTA

Lokacija:

Grad Karlovac, K.O. Gornje Mekušje, K.O. Kamensko i K.O. Karlovac II

Razina razrade:

Glavni projekt

Strukovna odrednica:

Građevinski projekt

Zajednička oznaka projekta:

GP-5986/23

Oznaka mape:

72160-GP-032-2023

Mapa:

26

Glavni projektant:

Darko Jelašić, dipl.ing.građ. G 160

Projektant:

Ante Ljubičić, mag.ing.aedif. G 4810

Direktor zavoda za projektiranje:

Igor Grginić, mag.ing.aedif.

Mjesto i datum:

Zagreb, rujan 2024 – Ispravak_1

SADRŽAJ MAPE:

I.	OPĆI DIO	4
I.1	GENERALNI SADRŽAJ PROJEKTA - POPIS MAPA	5
I.2	POPIS SVIH PROJEKTANATA I SURADNIKA	8
I.3	IZVADAK O SUDSKOJ REGISTRACIJI TVRTKE.....	9
I.4	IZJAVA PROJEKTANTA	18
I.5	ISKAZ PROCJENJENIH TROŠKOVA	21
I.6	POSEBNI UVJETI	22
II.	TEHNIČKI OPIS	33
II.1	JEDINSTVENI OPIS ZAHVATA	34
II.1.1	UVOD	34
II.1.2	UVJETI VAŽNI ZA PROVEDBU ZAHVATA U PROSTORU	37
II.2	TEHNIČKO RJEŠENJE	43
II.2.1	OPĆENITO	43
II.2.2	PROJETIRANO STANJE.....	43
II.2.3	OPIS ELEMENATA ODVODNJE	44
II.2.4	GLAVNE ZNAČAJKE SUSTAVA ODVODNJE	45
II.2.5	OBJEKTI SUSTAVA ODVODNJE	46
II.2.6	POSEBNI TEHNIČKI UVJETI GRAĐENJA	47
II.2.7	ISPITIVANJE VODONEPROPUSNOSTI SUSTAVA ODVODNJE	48
II.2.8	ODRŽAVANJE OBJEKTA SUSTAVA JAVNE ODVODNJE	48
II.3	Opis ispunjenja temeljnih zahtjeva za građevinu	50
II.3.1	MEHANIČKA OTPORNOST I STABILNOST	50
II.3.2	SIGURNOST U SLUČAJU POŽARA	50
II.3.3	HIGIJENA ZDRAVLJE I OKOLIŠ	50
II.3.4	SIGURNOST I PRISTUPAČNOST TIJEKOM UPORABE.....	50
II.3.5	ZAŠTITA OD BUKE	50
II.3.6	GOSPODARENJE ENERGIJOM I OČUVANJE TOPLINE.....	50
II.3.7	ODRŽIVA UPORABA PRIRODNIH IZVORA	50
II.4	Projektirani vijek uporabe i uvjeti za održavanje građevine	51
II.5	Podaci za obračun vodnog doprinosa	52
III.	PRORAČUNI	53
III.1	PRORAČUNI.....	54
III.1.1	HIDRAULIČKI PRORAČUN ELEMENATA ODVODNJE.....	54
III.1.2	DIMENZIONIRANJE OBORINSKOG SUSUTAVA ODVODNJE NA MOSTU TE DO MJESTA ISPUTA U PROKOP ODNOSNO U OTVORENI KANAL VANJSKE ODVODNJE	55
III.1.3	STATIČKI PRORAČUN I DIMENZIONIRANJE REVIZIJSKOG OKNA	58
IV.	PROGRAM KONTROLE I OSIGURANJA KAKVOĆE	73
IV.1	OPĆENITO.....	74
IV.1.1	OPĆENITO	74
IV.1.2	OSIGURANJE KVALITETE I DOKAZIVANJE UPORABIVOSTI MATERIJALA	75
IV.2	PRETHODNI I PRIPREMNI RADOVI	78
IV.3	ZEMLJANI RADOVI	81
IV.4	BETONSKI I ARMIRANO BETONSKI RADOVI	88
IV.5	TESARSKI RADOVI	99
IV.6	ZIDARSKI RADOVI	102
IV.7	IZOLATERSKI RADOVI	103
IV.8	MONTAŽNI RADOVI	104

IV.8.1	MONTAŽERSKI RADOVI NA ODVODNIM CJEVOVODIMA	106
IV.8.2	POLAGANJE CJEVOVODA	107
IV.8.3	GRP (POLIESTERSKI) CJEVOVODI	107
IV.9	ISPITIVANJE GRAVITACIJSKIH CJEVOVODA PREMA NORMI HRN EN 1610.....	108
IV.10	POPIS PROPISA I NORMI	110
V.	PRIKAZ MJERA ZAŠTITE NA RADU I ZAŠTITE OD POŽARA	115
V.1	PRIKAZ MJERA ZAŠTITE NA RADU	116
V.1.1	UREĐENJE GRADILIŠTA	116
V.1.2	ZEMLJANI RADOVI	116
V.1.3	KOPANJE ROVOVA I KANALA.....	117
V.1.4	ŠIROKI ISKOP.....	118
V.1.5	RADOVI NA BETONIRANJU.....	118
V.1.6	PRIPREMANJE I IZRADA ARMATURE	118
V.1.7	TEHNIČKA RJEŠENJA U SMISLU PRAVILNIKA O ZAŠTITI NA RADU	118
V.1.8	TEHNIČKE MJERE ZAŠTITE ZA VRIJEME UPORABE GRAĐEVINE	119
V.1.9	ZEMLJANI RADOVI	120
V.2	PRIKAZ MJERA ZAŠTITE OD POŽARA	122
V.2.1	MJERE PROTUPOŽARNE ZAŠTITE ZA VRIJEME IZVEDBE GRAĐEVINE	122
V.2.2	MJERE PROTUPOŽARNE ZAŠTITE ZA VRIJEME UPORABE GRAĐEVINE	123
VI.	SANACIJA OKOLIŠA	124
VI.1	SANACIJA OKOLIŠA.....	125
VI.1.1	OPĆENITO	125
VI.1.2	MJERE ZAŠTITE OKOLIŠA TIJEKOM IZGRADNJE.....	126
VI.1.3	MJERE ZAŠTITE OKOLIŠA TIJEKOM KORIŠTENJA GRAĐEVINE	127
VII.	ISKOLČENJE GLAVNIH TOČAKA ODVODNJE	128
VII.1	ISKOLČENJE GLAVNIH TOČAKA ODVODNJE.....	129
VII.1.1	ISKOLČENJE GRAĐEVINE	129
VII.1.2	OPĆE ODREDBE ZA IZVEDBU GEODETSKIH RADOVA.....	129
VII.1.3	ISKOLČENJE I PRIMOPREDAJA ISKOLČENJA OBJEKTA GRAĐEVINE	130
VII.1.4	OSIGURANJE ISKOLČENJA	130
VII.1.5	KONTROLA ISKOLČENJA ZA VRIJEME GRAĐENJA.....	131
VII.1.6	POPIS GLAVNIH TOČAKA ISKOLČENJA	131
VIII.	DOKAZNICA MJERA	133
VIII.1	DOKAZNICA MJERA.....	134
VIII.1.1	DOKAZNICA OBORINSKOG KANALA 1	134
VIII.1.2	DOKAZNICA OBORINSKOG KANALA 2	135
VIII.1.3	DOKAZNICA SLIVNIČKIH VEZA.....	135
VIII.1.4	REKAPITULACIJA	136
IX.	POPIS KATASTARSKIH ČESTICA	137
IX.1	POPIS KATASTARSKIH ČESTICA	138
X.	TEHNIČKI DIO - NACRTI	140
X.1	NACRTI	141

Izradio:	INSTITUT IGH d.d. Zavod za projektiranje 10 000 Zagreb, Janka Rakuše 1
Projekt / Građevina:	IZGRADNJA DESNOG NASIPA KORANE, DESNOG NASIPA KUPE I PROKOPA KORANA-KUPA S NASIPIMA I RJEŠENJEM ODVODNJE NA PODRUČJU GORNJEG MEKUŠJA TE IZGRADNJA CESTOVNOG MOSTA PREKO PROKOPA: 4. faza izgradnje – nastavak iskopa glinenog materijala u cijelom gabaritu prokopa za izgradnju nasipa sustava obrane od poplava karlovačkog područja, prokop Korana – Kupa, nasipi uz lijevu i desnu obalu prokopa, desnu obalu Kupe, lijevu obalu Korane i uz ispusnu ustavu (N1 – N5), upusna i ispusna ustava, građevine za odvodnju zaobalnih voda, uklanjanje dijela nasipa u sklopu zahvata dionice državne ceste D1 (splitski pravac, brza cesta kroz Karlovac, II. etapa I. faze) i 5. faza izgradnje - most preko prokopa na nerazvrstanoj cesti NC 340720 Gornje Mekušje – Kamensko)
Lokacija:	Grad Karlovac, K.O. Gornje Mekušje, K.O. Kamensko i K.O. Karlovac II
Razina razrade:	Glavni projekt
Strukovna odrednica:	Građevinski projekt
Redni broj mape:	26
Zajednička oznaka projekta:	GP-5986/23
Oznaka mape:	72160-GP-032-2023

I. OPĆI DIO

Mjesto i datum: **Zagreb, svibnja 2023.**

I.1 GENERALNI SADRŽAJ PROJEKTA – POPIS MAPA

IZGRADNJA DESNOG NASIPA KORANE, DESNOG NASIPA KUPE I PROKOPA KORANA-KUPA S NASIPIMA I RJEŠENJEM ODVODNJE NA PODRUČJU GORNJEG MEKUŠJA TE IZGRADNJA CESTOVNOG MOSTA PREKO PROKOPA:

4. faza izgradnje - nastavak iskopa glinenog materijala u cijelom gabaritu prokopa za izgradnju nasipa sustava obrane od poplava karlovačkog područja, prokop Korana - Kupa, nasipi uz lijevu i desnu obalu prokopa, desnu obalu Kupe, lijevu obalu Korane i uz ispusnu ustavu (N1 - N5), upusna i ispusna ustava, građevine za odvodnju zaobalnih voda, uklanjanje dijela nasipa u sklopu zahvata dionice državne ceste D1 (splitski pravac, brza cesta kroz Karlovac, II. etapa I. faze) i 5. faza izgradnje - most preko prokopa na nerazvrstanoj cesti NC 340720 Gornje Mekušje - Kamensko)

Zajednička oznaka projekta: GP-5986/23

Glavni projektant: Darko Jelašić, dipl.ing.građ.

Mapa	Naziv mape	Strukovna odrednica	Oznaka mape	Projektant	Tvrtka
1	Opća mapa	Građevinski projekt	VPB-TGP-20-0003	Darko Jelašić, dipl.ing.građ.	Vodoprivredno-projekttni biro d.d. Zagreb
2	Prokop s pratećim objektima: preljevnim pragom - stepenicom i uljevnim objektom u Kupu	Građevinski projekt	72160-GP-022-2023	Ante Ljubičić, dipl. ing. građ.	Institut IGH d.d. Zagreb
3	Nasip N1 - nasip uz desnu obalu prokopa i nasip N2 - nasip uz lijevu obalu prokopa	Građevinski projekt	I - 2165/22	Hrvoje Kero, dipl. ing. građ.	Hidroing d.o.o. Osijek
4	Nasip N1 - nasip uz desnu obalu prokopa i nasip N2 - nasip uz lijevu obalu prokopa, geotehnički projekt	Građevinski projekt	72150-GP-034-2023	Zoran Županić, dipl. ing. građ.	Institut IGH d.d. Zagreb
5	Nasip uz desnu obalu Kupe (Nasip N3) - građevinski dio	Građevinski projekt	G3-O91.01.01-G01.0	Janja Kelić, mag.ing.aedif.	Elektroprojekt d.d. Zagreb
6	Nasip uz desnu obalu Kupe (Nasip N3) - geotehnički dio	Građevinski projekt	G3-O91.01.01-G02.0	dr.sc. Krešo Ivandić, dipl. ing. građ.	Elektroprojekt d.d. Zagreb
7	Nasip 4 - nasip uz lijevu obalu Korane s nasutom pregradom korita rijeke	Građevinski projekt	VPB-TGP-20-0003	Ante Jerković, mag.ing.aedif.	Vodoprivredno-projekttni biro d.d. Zagreb
8	Nasip 4 - nasip uz lijevu obalu Korane s nasutom pregradom korita rijeke - geotehnički projekt nasipa i nasute pregrade	Građevinski projekt	E-155-18-08	Bojan Ninčević, mag.ing.aedif.	Geokon-Zagreb d.d.
9	Nasip 5 - nasip uz desnu obalu Korane	Građevinski projekt	E-155-18-02	Marko Kaić, dipl.ing.građ.	Geokon-Zagreb d.d.
10	Upusna ustava	Građevinski projekt	VPB-TGP-20-0003	Robert Alar mag.ing.aedif.	Vodoprivredno-projekttni biro d.d. Zagreb

11	Upusna ustava – geotehnički projekt zaštite građevinske jame, temeljenja i potpornih zidova	Građevinski projekt	E-155-18-04	Ivan Mihaljević, dipl.ing.građ.	Geokon-Zagreb d.d.
12	Upusna ustava	Strojarski projekt	E-155-18-05	Davorin Gržan, dipl. ing str.	Geokon-Zagreb d.d.
13	Upusna ustava - elektrotehnički dio	Elektrotehnički projekt	E3-091.00.01-E02.0	Marko Grčić, struč.spec.ing.el.	Elektroprojekt d.d. Zagreb
14	Ispusna ustava	Građevinski projekt	E-155-18-06	Robert Alar mag.ing.aedif.	Geokon-Zagreb d.d.
15	Ispusna ustava – geotehnički projekt zaštite građevinske jame, temeljenja i potpornih zidova	Građevinski projekt	E-155-18-03	Ivan Mihaljević, dipl.ing.građ.	Geokon-Zagreb d.d.
16	Ispusna ustava	Strojarski projekt	E-155-18-07	Davorin Gržan, dipl. ing str.	Geokon-Zagreb d.d.
17	Ispusna ustava - elektrotehnički dio	Elektrotehnički projekt	E3-091.00.01-E01.0	Marko Grčić, struč.spec.ing.el.	Elektroprojekt d.d. Zagreb
18	Crpna stanica Sajevec - konstrukcija	Građevinski projekt	G3-091.02.01-G01.0	Ivor Joksović, mag.ing.aedif.	Elektroprojekt d.d. Zagreb
19	Crpna stanica Sajevec - geotehnički dio	Građevinski projekt	G3-091.02.01-G02.0	Ivan Mališa, mag.ing.aedif.	Elektroprojekt d.d. Zagreb
20	Crpna stanica Sajevec - strojarski dio	Strojarski projekt	S3-091.02.01-S01.0	Marko Išek, mag.ing.mech.	Elektroprojekt d.d. Zagreb
21	Crpna stanica Sajevec - elektrotehnički dio	Elektrotehnički projekt	E3-091.02.01-E01.0	Marko Grčić, struč.spec.ing.el.	Elektroprojekt d.d. Zagreb
22	Trafostanica – građevinski dio	Građevinski projekt	G3-091.02.01-G03.0	Darko Šilec, Dipl.ing.građ.	Proing d.o.o. Varaždin
23	Trafostanica - elektrotehnički dio	Elektrotehnički projekt	E3-091.02.01-E02.0	Damir Hodak, struč.spec.ing.el.	Elektroprojekt d.d. Zagreb
24	Cestovni most preko prokopa - konstrukcija	Građevinski projekt	72120 – GP – 285 – 2020	Mate Pezer, dipl. ing. građ.	Institut IGH d.d. Zagreb
25	Cestovni most preko prokopa - geotehnički dio	Građevinski projekt	72150 – GP – 035 – 2023	Zoran Županić, dipl. ing. građ.	Institut IGH d.d. Zagreb
26	Cestovni most preko prokopa - odvodnja mosta	Građevinski projekt	72150 – GP – 032 – 2023	Ante Ljubičić, dipl.ing.građ.	Institut IGH d.d. Zagreb
27	Cestovni most preko prokopa - javna rasvjeta	Građevinski projekt	RP2862G1	Dražen Raspudić, mag.ing.aedif.	Dalekovod-projekt d.o.o. Zagreb

28	Cestovni most preko prokopa - javna rasvjeta	Elektrotehnički projekt	RP2862E1	Deana Brujić Ilijašević, dipl. ing. el.	Dalekovod-projekt d.o.o. Zagreb
29	Cestovni most preko prokopa - uzemljenje	Elektrotehnički projekt	RP2863	Kristijan Stublić, dipl. ing. el.	Dalekovod-projekt d.o.o. Zagreb
30	Cestovni most preko prokopa – prometnica s pristupnim cestama	Građevinski projekt	GP2274-22	Antun Štefanić, dipl. ing. građ.	Projektni biro P45 d.o.o. Zagreb
31	Izmještanje SN i NN mreže	Elektrotehnički projekt	E3-091.00.01-E03.0	Damir Hodak, struč.spec.ing.el.	Elektroprojekt d.d. Zagreb
32	Rekonstrukcija postojećeg kolektora ϕ 1100 Duga Resa - Karlovac	Građevinski projekt	72160-GP-023-2023	Ante Ljubičić, dipl.ing.građ.	Institut IGH d.d. Zagreb
33	Rekonstrukcija postojećeg vodoopskrbnog cjevovoda ϕ 150	Građevinski projekt	72160-GP-024-2023	Ante Ljubičić, dipl.ing.građ.	Institut IGH d.d. Zagreb
34	Rekonstrukcija postojećeg plinovoda ϕ 110	Strojarski projekt	S3-091.00.01-S01.0	Mislav Crnković dipl.ing.stroj.	Elektroprojekt d.d. Zagreb
35	Rekonstrukcija postojećeg plinovoda ϕ 110	Građevinski projekt	72160-GP-120-2023	Ante Ljubičić, dipl.ing.građ.	Institut IGH d.d. Zagreb
36	Izmještanje SN i NN mreže	Građevinski projekt	72160-GP-121-2023	Ante Ljubičić, dipl.ing.građ.	Institut IGH d.d. Zagreb

I.2 POPIS SVIH PROJEKTANATA I SURADNIKA

GLAVNI PROJEKTANT:

DARKO JELAŠIĆ, dipl. ing. građ., G 160

PROJEKTANT:

Ante Ljubičić, mag.ing.aedif. G 4810

PROJEKTANTI SURADNICI:

dr. sc. Marijan Babić dipl.ing.građ.

Zoran Vlainić mag.ing.aedif.

Dorja Tečić mag.ing.aedif.

OVLAŠTENI GEODET:

DIREKTOR ZAVODA ZA PROJEKTIRANJE

Igor Grginić, mag.ing.aedif.

I.3 IZVADAK O SUDSKOJ REGISTRACIJI TVRTKE

REPUBLIKA HRVATSKA
JAVNI BILJEŽNIK
Pučar Vesna
Zagreb, Miramarska c.24

IZVADAK IZ SUDSKOG REGISTRA

SUBJEKT UPISA

MBS:

080000959

OIB:

79766124714

TVRTKA:

29 INSTITUT IGH, dioničko društvo za istraživanje i razvoj u graditeljstvu

29 English INSTITUT IGH, joint-stock company for research and development in civil engineering

29 INSTITUT IGH, d.d.

SJEDIŠTE/ADRESA:

1 Zagreb (Grad Zagreb)
Janka Rakuše 1

PRAVNI OBLIK:

1 dioničko društvo

PREDMET POSLOVANJA:

- 1 22.1 - Izdavačka djelatnost
- 1 72.20 - Savjet. i pribav. programske opr.(software-a)
- 1 72.30 - Obrada podataka
- 1 73.10.2 - Istraž. i razvoj u tehn. i tehnol. znan.
- 1 74.14 - Savjetovanje u vezi s poslovanjem i upravlj.
- 1 74.15 - Upravljanje holding-društvima
- 1 74.20 - Arhitektonske i inženj. djel. i tehn. savjet.
- 1 74.30 - Tehničko ispitivanje i analiza
- 1 * - znanstvena istraživanja, razvojna istraživanja, objavljivanje rezultata znanstvenih i razvojnih istraživanja, znanstveno osposobljavanje,
- 1 * - te održavanje i razvoj znanstveno istraživačke strukture
- 1 * - Unapređivanje opće, tehničke i autonomne regulative području građevinarstva i drugim područjima u kojima je potrebno poznavanje građevinske struke,
- 1 * - obrada i koordinacija primjene međunarodne regulative u građevinarstvu.
- 1 * - Unapređenje razvojnih programa i tehnologija građenja
- 1 * - Izrada studija utjecaja objekata na okolinu sa stajališta zaštite, očuvanja i unapređenja prostora
- 1 * - Organizacija i provođenje aktivnosti s ciljem znanstvenog i stručnog usavršavanja
- 1 * - Kontrola tehničke dokumentacije u pogledu stabilnosti, sigurnosti, funkcionalnosti, fizikalnih svojstava i ekonomičnosti
- 1 * - Provjera i ocjena podobnosti organizacija koje izvode aktivnosti od utjecaja na sigurnost, kvalitetu i funkcionalnost građevinskih objekata
- 1 * - Vještačenja iz oblasti građevinarstva, tehnika, tehnologija i procjene ekonomike građenja

Izrađeno: 2019-06-24 10:20:09
Podaci od: 2019-06-24

D004
Stranica: 1 od 13

REPUBLIKA HRVATSKA
JAVNI BILJEŽNIK
Pučar Vesna
Zagreb, Miramarska c.24

IZVADAK IZ SUDSKOG REGISTRA

SUBJEKT UPISA

PREDMET POSLOVANJA:

- | | | |
|----|---|--|
| 1 | * | - Stvaranje i vođenje registra objekata i infrastrukture, te praćenje građevinskog stanja, stanja eksploatacije i stanja održavanja. |
| 4 | * | - stručni poslovi zaštite okoliša |
| 4 | * | - stručni poslovi prostornog uređenja u svezi sa izradom dokumenata prostornog uređenja i stručnih podloga za izdavanje lokacijskih dozvola |
| 4 | * | - NOSTRIFIKACIJA PROJEKATA ZA: |
| 4 | * | - - arhitektonsko područje projektiranja (za arhitektonske projekte građevina, projekte unutarnjeg uređenja građevina i projekte krajobraznog uređenja); |
| 4 | * | - - strojarsko područje projektiranja (za projekte energetskih građevina, projekte skladištenja i prijenosa plinovitih i tekućih tvari). |
| 9 | * | - programiranje i izvođenje geotehničkih istražnih radova; |
| 9 | * | - izrada geotehničkih mišljenja, studija, elaborata i projekata |
| 9 | * | - izrada građevinskih projekata geotehničkih konstrukcija; |
| 9 | * | - laboratorijska ispitivanja tla i stijena; |
| 9 | * | - terenska ispitivanja tla i stijena u istražnim bušotinama; |
| 9 | * | - opažanja geotehničkih konstrukcija; |
| 9 | * | - laboratorijska i terenska ispitivanja geotekstila; |
| 9 | * | - geološko istraživanje energetskih, metalnih i nemetalnih sirovina; |
| 9 | * | - hidrogeološka istraživanja (geološka, strukturnogeološka i hidrogeološka istraživanja, ispitivanje hidrauličkih parametara podzemnih voda, projektiranje zahvata podzemnih voda uključujući i radove za potrebu vodoopskrbe, te za izradu podloga za građevinske objekte); |
| 9 | * | - inženjerskogeološka istraživanja (geološka, strukturnogeološka i inženjerskogeološka istraživanja za izradu podloga za projektiranje građevinskih objekata); |
| 9 | * | - organizacija, nadzor pri izvođenju i projektiranje inženjerskogeoloških i hidrogeoloških radova; |
| 9 | * | - istraživanje podzemnih voda i inženjerskogeoloških obilježja terena za potrebe studija i projektiranje zaštite okoliša; |
| 9 | * | - geofizička istraživanja za potrebe zaštite okoliša, te za izradu podloga za arheološka istraživanja; |
| 9 | * | - obavljanje poslova zaštite i očuvanja kulturnih dobara i to: istraživanje i dokumentiranje nosive konstrukcije kulturnog dobra i izrada idejnog rješenja, te idejnog, glavnog i izvedbenog projekta za sanaciju nosive konstrukcije nepokretnog kulturnog dobra, |
| 9 | * | - odnosno arhitektonsko dokumentiranje kulturnog dobra i izrada idejnog rješenja, te idejnog glavnog i izvedbenog projekta za radove na nepokretnom kulturnom dobru te sanaciju materijala na nepokretnom kulturnom dobru. |
| 12 | * | - razvijanje interdisciplinarnih djelatnosti potrebnih |

Izradeno: 2019-06-24 10:20:09
Podaci od: 2019-06-24

D004
Stranica: 2 od 13

REPUBLIKA HRVATSKA
JAVNI BILJEŽNIK
Pučar Vesna
Zagreb, Miramarska c.24

IZVADAK IZ SUDSKOG REGISTRA

SUBJEKT UPISA	
PREDMET POSLOVANJA:	
12 *	za razvoj i unapređenje građevinarstva
12 *	- izrada prototipova i serija mjernih uređaja u građevinarstvu
12 *	- konzultacije i osiguranje kvalitete tehničke opreme objekata
12 *	- izrada i uvođenje programa osiguranja kvalitete
12 *	- prijepis i umnožavanje tehničke dokumentacije
12 *	- usluge certificiranja
12 *	- izrada tehničkih dopuštenja
12 *	- izvođenje investicijskih radova u zemlji i inozemstvu
12 *	- usluge istraživanja te pružanje i korištenje informacija i znanja u privredi i znanosti
12 *	- usluge kontrole kvalitete i kvantitete u izvozu i uvozu robe
12 *	- zastupanje inozemnih tvrtki
13 *	- geofizička istraživanja za potrebe inženjersko-geoloških, hidrogeoloških i geotehničkih istraživanja, te kontrolna ispitivanja i provjera kvalitete na građevinskim objektima
25 *	- obavljanje stručnih poslova prostornog uređenja
29 *	- obavljanje djelatnosti upravljanja projektom gradnje
29 *	- poslovi izrade projektne dokumentacije za vodnogospodarske građevine i vodne sustave
29 *	- izrada elaborata stalnih geodetskih točaka za potrebe osnovnih geodetskih radova
29 *	- izrada elaborata izmjere, označivanja i održavanja državne granice
29 *	- izrada elaborata izrade Hrvatske osnovne karte
29 *	- izrada elaborata izrade digitalnih ortofotokarata
29 *	- izrada elaborata izrade detaljnih topografskih karata
29 *	- izrada elaborata izrade preglednih topografskih karata
29 *	- izrada elaborata katastarske izmjere
29 *	- izrada elaborata tehničke reambulacije
29 *	- izrada elaborata prevodenja katastarskog plana u digitalni oblik
29 *	- izrada elaborata prevodenja digitalnog katastarskog plana u zadanu strukturu
29 *	- izrada elaborata za homogenizaciju katastarskog plana
29 *	- izrada parcelacijskih i drugih geodetskih elaborata katastra zemljišta
29 *	- izrada parcelacijskih i drugih geodetskih elaborata katastra nekretnina
29 *	- izrada parcelacijskih i drugih geodetskih elaborata za potrebe pojedinačnog prevodenja katastarskih čestica katastra zemljišta u katastarske čestice katastra nekretnina
29 *	- izrada elaborata katastra vodova i stručne geodetske poslove za potrebe pružanja geodetskih usluga
29 *	- tehničko vodenje katastra vodova
29 *	- izrada posebnih geodetskih podloga za potrebe izrade dokumenata i akata prostornog uređenja
29 *	- izrada posebnih geodetskih podloga za potrebe projektiranja
29 *	- izrada geodetskih elaborata stanja građevine prije rekonstrukcije
29 *	- izrada geodetskoga projekta

Izradeno: 2019-06-24 10:20:09
Podaci od: 2019-06-24

D004
Stranica: 3 od 13

REPUBLIKA HRVATSKA
JAVNI BILJEŽNIK
Pučar Vesna
Zagreb, Miramarska c.24

IZVADAK IZ SUDSKOG REGISTRA

SUBJEKT UPISA

PREDMET POSLOVANJA:

- | | | |
|----|---|--|
| 29 | * | - iskolčenje građevina i izrada elaborata iskolčenja građevine |
| 29 | * | - izrada geodetskog situacijskog nacрта izgrađene građevine |
| 29 | * | - geodetsko praćenje građevine u gradnji i izrada elaborata geodetskog praćenja |
| 29 | * | - praćenje pomaka građevine u njezinom održavanju i izrada elaborata geodetskog praćenja |
| 29 | * | - geodetski poslovi koji se obavljaju u okviru urbane komasacije |
| 29 | * | - izrada projekta komasacije poljoprivrednog zemljišta i geodetske poslove koji se obavljaju u okviru komasacije poljoprivrednog zemljišta |
| 29 | * | - izrada posebnih geodetskih podloga za zaštićena i štitićena područja |
| 29 | * | - stručni nadzor nad radovima: izrada elaborata katastra radova i stručni geodetski poslovi za potrebe pružanja geodetskih usluga, tehničkog vođenja katastra vodova, izrada posebnih geodetskih podloga za potrebe izrade dokumenata i akata prostornog uređenja, izrada posebnih geodetskih podloga za potrebe projektiranja, izrada geodetskih elaborata stanja građevine prije rekonstrukcije, izrada geodetskog projekta, iskolčenja građevina i izrada elaborata iskolčenja građevine, geodetskog praćenja građevine u gradnji i izrada elaborata geodetskog praćenja, praćenja pomaka građevine u njezinom održavanju i izrada elaborata geodetskog praćenja, te izrade posebnih geodetskih podloga za zaštićena i štitićena područja |
| 36 | * | - stručni poslovi zaštite prirode |
| 36 | * | - stručni poslovi zaštite od buke |
| 45 | * | - računovodstveni poslovi |
| 72 | * | - snimanje iz zraka |
| 72 | * | - usluge prevođenja |
| 72 | * | - poslovi upravljanja nekretninom i održavanje nekretnina |
| 72 | * | - posredovanje u prometu nekretnina |
| 72 | * | - poslovanje nekretninama |
| 72 | * | - iznajmljivanje motornih vozila |
| 72 | * | - iznajmljivanje letjelica |
| 72 | * | - obavljanje djelatnosti iznajmljivanja jahti ili brodica sa ili bez posade (charter) |
| 72 | * | - djelatnost iznajmljivanja plovila |
| 72 | * | - prijevoz za vlastite potrebe |
| 72 | * | - djelatnost prijevoza putnika u unutarnjem cestovnom prometu |
| 72 | * | - djelatnost prijevoza putnika u međunarodnom cestovnom prometu |
| 72 | * | - djelatnost prijevoza tereta u unutarnjem i međunarodnom cestovnom prometu |
| 72 | * | - organiziranje seminara, tečajeva, sajmova, priredbi, izložbi i koncerata |
| 72 | * | - istraživanje tržišta i ispitivanje javnog mnijenja |
| 72 | * | - kupnja i prodaja robe |
| 72 | * | - pružanje usluga u trgovini |
| 72 | * | - obavljanje trgovačkog posredovanja na domaćem i |

Izrađeno: 2019-06-24 10:20:09
Podaci od: 2019-06-24

D004
Stranica: 4 od 13

REPUBLIKA HRVATSKA
JAVNI BILJEŽNIK
Pučar Vesna
Zagreb, Mlaramarska c.24

IZVADAK IZ SUDSKOG REGISTRA

SUJBERT UPISA

OSOBE OVLASTENE ZA ZASTUPANJE:

- 90 - zastupa društvo zajedno s još jednim članom uprave u granicama ovlasti utvrdjenih Zakonom o trgovačkim društvima temeljen Odluke Uprave društva o dodjeli prokure od 20. svibnja 2019. godine

TEMELJNI KAPITAL:

55 116.604.710,00 kuna

PRAVNI ODNOSI:

- Pravni oblik:
1 Odluka o pretvorbi od 27. srpnja 1994. godine

Osnivački akt:

- 36 Statut Društva-pročišćeni tekst od 09.03.2009. godine izmijenjen je Odlukom glavnog skupštine društva od 30.06.2011. godine, a u skladu s stavak 1. - u pogledu predmetna predmeta poslovanja navedenjem novih djelatnosti, članak 11. stavak 1. osnova obliku poslovanja dionica društva, članak 11. stavak 4. - određuje o uvjedu u podatke iz registra dionica.

Pročišćeni tekst Statuta Društva od 30.06.2011. godine potvrđen po javnih bilježniku dostavljen je u zbirku isprava suda.

Statut:

- 1 Statut dioničkog društva donijet je na osnivačkoj skupštini 23. siječnja 1995. godine.
3 Statut Društva od 23. siječnja 1995. godine izmijenjen Odlukom Skupštine Društva od 27. rujna 1999. godine u čl. 24. st. 1. - određuje o Nadzornom odboru i čl. 26 - uređuje o Nadzornom odboru.
4 Statut Društva - pročišćeni tekst od 2. rujna 1999. godine izmijenjen Odlukom glavne skupštine od 29. lipnja 2000. godine u čl. 26 - proširen Statut Društva navedenim novim djelatnostima. Pročišćeni tekst dostavljen u zbirku isprava potvrđen po javnom bilježniku i
9 Statut Društva - pročišćeni tekst od 29.06.2000. godine izmijenjen Odlukom glavne skupštine od 28.06.2002. godine u čl. 5. - proširen predmet poslovanja navedenjem novim djelatnostima. Pročišćeni tekst Statuta od 28.06.2002. godine potvrđen po javnom bilježniku i dostavljen u zbirku isprava.
13 Statut Društva - pročišćeni tekst od 28.06.2002. godine izmijenjen Odlukom glavne skupštine od 16.12.2003. godine tako da je u cijelom tekstu riječ direktor zamijenjena riječju uprava, u čl. 1. izbrisani dio teksta, u čl. 5. - proširen predmet poslovanja navedenjem novih djelatnosti, izmijenjene odredbe čl. 8., 9., 10., 11., 12., 14., 15., 17., 18., 19., izbrisan čl. 20., promijenjeni redom svi nastavni redni brojevi članaka, izmijenjen čl. 21. (sada 20.), čl. 24. (23.), čl. 27. (26.), čl. 30. (29.) st. 2., čl. 32. (31.), čl. 35. (34.), čl. 36. (35.), čl. 41. (40.) - koji se odnose na temeljni kapital i dionice društva, te na organe društva - Upravu i Nadzorni odbor, izbrisan st. 3. u čl. 42. (sada 41.), izmijenjen čl. 43. (sada 42.) - određuje o uporabi dobiti, izbrisan dio teksta u čl. 44. (sada 43.) st. 2., izbrisan čl. 48. i 49., izmijenjene odredbe čl. 50. (sada 46.) - određuje o statutu, izmijenjen dio teksta u čl. 51. (sada 47.) i čl. 53. (sada 49.),

Izradeno: 2019-06-24 10:20:03
Podaci od: 2019-06-24

Stranica: 5 od 13

REPUBLIKA HRVATSKA
JAVNI BILJEŽNIK
Pučar Vesna
Zagreb, Mlaramarska c.24

IZVADAK IZ SUDSKOG REGISTRA

SUJBERT UPISA

PREDMET POSLOVANJA:

- 72 * inozemnom tržištu
- projektiranje i gradnja građevina te stručni nadzor gradnja
72 * - projektiranje gradnja rudarskih objekata i postrojenja

NADZORNI ODBOR:

- 72 Žarko Dešković, OIB: 78923053725
Split, Bar Mladenova 2
72 - predsjednik nadzornog odbora
72 - postao član i predsjednik Nadzornog odbora dana 16.12.2016. godine
78 Dušica Kerbač, OIB: 48285905109
Zagreb, 3. Bile 54
78 - član nadzornog odbora
78 - postala član nadzornog odbora 10.06.2017. godine
82 Veniamin Mezhibovskiy, OIB: 31886733078
Zagreb, Tuškanc 91
82 - zamjenik predsjednika nadzornog odbora
82 - postao član i zamjenik predsjednika nadzornog odbora dana 7. svibnja 2018. godine
82 Sergej Gljadickin, OIB: 53115489840
Zagreb, Tuškanc 100
82 - član nadzornog odbora
82 - postao član nadzornog odbora dana 7. svibnja 2018. godine
85 Sergej Gljadickin, OIB: 53886241583
Zagreb, Tuškanc 100
85 - član nadzornog odbora
85 - postao član nadzornog odbora dana 28.08.2018. godine
85 Igor Tkach, OIB: 26620139078
Zagreb, Tuškanc 100
85 - član nadzornog odbora
85 - postao član nadzornog odbora dana 28.08.2018. godine

OSOBE OVLASTENE ZA ZASTUPANJE:

- 89 Oliver Kumičić, OIB: 48359538570
Zagreb, Ujevićeva ulica 17/C
89 - predsjednik uprave
89 - zastupa društvo pojedinačno i sanestralno
89 Robert Petrosian, OIB: 66961324019
Zagreb, Veselaka ulica 23
89 - član uprave
89 - zastupa društvo zajedno sa drugim članom uprave ili zajedno sa prokuristom od 07.05.2019. godine
90 Domagoj Šturanović, OIB: 24835964575
Zagreb, Podbratje Klis 16
90 - prokurist

Izradeno: 2019-06-24 10:20:03
Podaci od: 2019-06-24

Stranica: 5 od 13

REPUBLIKA HRVATSKA
JAVNI BILJEŽNIK
Pučar Vesna
Zagreb, Miramarska c.24

IZVADAK IZ SUDSKOG REGISTRA

SUBJEKT UPISA

PRAVNI ODNOSI:

Statut:

- 15 izbrisan čl. 54. Pročišćeni tekst Statuta od 16.12.2003. godine potvrđen po javnom bilježniku i dostavljen u zbirku isprava. Odlukom Glavne Skupštine društva od 09.07.2004. godine članak 23. Statuta dopunjen je stavkom 3. odredba o Nadzornom odboru. Pročišćeni tekst Statuta od 09.07.2004. godine dostavljen sudu i u zbirku isprava.
- 25 Odlukom Glavne Skupštine društva od 14.07.2008. godine izmijenjen je članak 5. st. 2. Statuta - o predmetu poslovanja. Pročišćeni tekst Statuta od 14.07.2008. godine potvrđen od javnog bilježnika i dostavljen sudu u zbirku isprava.
- 29 Odlukom Glavne Skupštine društva od 09.03.2009. godine izmijenjen je Statut društva od 14.07.2008. godine - pročišćeni tekst, i to preambula Statuta; naziv Statuta; članak 1. st. 1. Statuta - o uvodnim odredbama; članak 2. st. 1. - o tvrtki; članak 2. st. 2. - o skraćenju tvrtki; članak 2. st. 4. - o tvrtki; članak 2. st. 2. - o engleskom jeziku; članak 5. st. 1. Statuta - o predmetu poslovanja. Pročišćeni tekst Statuta od 09.03.2009. godine potvrđen od javnog bilježnika i dostavljen u zbirku isprava.
- 39 Odlukom Glavne Skupštine od 26.04.2012. godine izmijenjen je Statut društva od 30.06.2011. godine, i to u čl. 9. - odredbe o visini temeljnog kapitala; čl. 9. - odredbe o broju redovnih dionica; stavak 2. članka 9. briše se te dodajući stavak 3. članka 9. postaje stavak 2. i za dodajući članka 9. dodaje se novi članak 8.a) - odredbe o uvjetnom povećanju temeljnog kapitala.
- 45 Statut društva - potpuni tekst od 21.05.2012. godine, izmijenjen je i dopunjen Odlukom glavne Skupštine društva od 20.12.2012. godine i to u članku 5. stavak 1. - u pogledu proširenja predmeta poslovanja navođenjem nove djelatnosti, zatim na način da se iza dosadašnjeg članka 8.a) dodaje novi članak 8.b) - odredbe o odobrenom temeljnom kapitalu, te u članku 34. stavak 1. - u pogledu ovlaštenja za zastupanje predsjednika uprave. Potpuni tekst Statuta od 20.12.2012. godine dostavljen sudu u zbirku isprava.
- 53 Statut društva od 20.12.2012. godine izmijenjen je Odlukom Nadzornog odbora od 29.04.2014. godine o usklađenju izmjena i dopuna Statuta društva i to preambula, članak 8. stavak 1. - u pogledu iznosa temeljnog kapitala, članak 9. stavak 1. - u pogledu broja dionica. Potpuni tekst Statuta od 29.04.2014. godine dostavljen sudu u zbirku isprava.
- 55 Statut društva - potpuni tekst od 29.04.2014. godine izmijenjen je i dopunjen Odlukom Glavne Skupštine od 07.05.2014. godine i to preambula, članak 7. - u pogledu objavljivanja, članak 8. - u pogledu temeljnog kapitala, članak 9. - u pogledu broja i nominalne vrijednosti dionica, članak 18. - u pogledu sazivanja i održavanja Glavne Skupštine, članak 19. - u pogledu sudjelovanja na Glavnoj skupštini, članak 21. - u pogledu izbora članova Nadzornog odbora, članak 25. - u pogledu mandata članova Nadzornog odbora, članak 26. - u pogledu mandata članova Nadzornog odbora, članak 27. st. 1. - u pogledu konstituiranja Nadzornog odbora, članak 29. - u pogledu domaćinstva Nadzornog odbora i članak 30. - u pogledu nagrade za članovima Nadzornog odbora. Potpuni tekst Statuta od 07.05.2014. godine dostavljen sudu u zbirku

REPUBLIKA HRVATSKA
JAVNI BILJEŽNIK
Pučar Vesna
Zagreb, Miramarska c.24

IZVADAK IZ SUDSKOG REGISTRA

SUBJEKT UPISA

PRAVNI ODNOSI:

Statut:

- 62 Statut društva - potpuni tekst od 07.05.2014. godine, izmijenjen je Odlukom Glavne skupštine od 17.07.2015. godine i to članak 30. - u pogledu nagrade za rad članovima Nadzornog odbora. Potpuni tekst Statuta društva od 17.07.2015. godine s potvrdom javnog bilježnika dostavljen je u zbirku isprava suda.
- 72 Odlukom Glavne skupštine društva od 16.12.2016. godine izmijenjen je članak 5. Statuta društva - odredbe o predmetu poslovanja, članak 20. stavak 1. Statuta - odredbe o predsjedavanju Glavnom skupštinom, u članku 28. stavak 2. Statuta briše se točka 6. koja glasi imenovanja ili opozivanja prokuriste ili generalnog punomoćnika, a točke 7., 8. i 9. postaju točke 6., 7. i 8., u članku 29. Statuta dodaje se stavak 4. odredbe o tome tko umjesto spriječenog člana Nadzornog odbora može sudjelovati u radu tog odbora, izmijenjen je članak 34. stavak 1. Statuta odredbe o ovlaštenja predsjednika i člana uprave, a članak 43. stavak 2. Statuta briše se u cijelosti. Potpuni tekst Statuta društva od 16.12.2016. godine dostavljen u zbirku isprava društva od 07. srpnja 2017. godine izmijenjene su odredbe čl. 35., 36. i 37. st. 2. i st. 3. Statuta Društva - i to odredbe o Znanstvenom vijeću.
- 79 Potpuni tekst Statuta društva od 07. srpnja 2017. godine potvrđen od javnog bilježnika i dostavljen u zbirku isprava.
- 84 Statut od 07.07.2017. godine je izmijenjen u članku 5. stavak 1. u pogledu odredbi o predmetu poslovanja društva, te je zamijenjen potpunim tekstom Statuta od 06.07.2018. godine koji je dostavljen sudu i uložen u zbirku isprava.
- Promjene temeljnog kapitala:
- 12 Odlukom Skupštine od 16.12.2003. godine povećan je temeljni kapital društva sa iznosa od 58.833.180,00 kn, za iznos od 4.599.820,00 kn na iznos od 63.432.000,00 kn i to povećanjem nominalnog iznosa svake od 158.580 dionica sa iznosa od 371,00 kn za iznos od 29,00 kn na iznos od 400,00 kn, iz sredstava zadržane dobiti društva ostvarene poslije 01.01.2001. godine. Ukupni temeljni kapital društva nakon povećanja iznosi 63.432.000,00 kn i podijeljen je na 158.580 nematerijaliziranih redovnih dionica koje glase na ime, svaka u nominalnoj vrijednosti od četirista kn, i uplaćen je u cijelosti.
- 38 Glavna Skupština društva dana 26.04.2012. godine donijela je Odluku o povećanju temeljnog kapitala društva i to s iznosa od 63.432.000,00 kn za iznos od najviše 105.000,00 kuna na iznos od najviše 169.432.000,00 kuna uplatom u novcu, izdavanjem najviše 265.000 novih redovnih dionica na ime, pojedinačno nominalne vrijednosti 400,00 kuna.
- 39 Temeljni kapital društva povećava se sa iznosa od 63.432.000,00 kuna za iznos od 42.236.000,00 kuna na iznos od 105.668.000,00 kuna, izdavanjem 105.590 novih redovnih dionica na ime, pojedinačne nominalne vrijednosti 400,00 kuna.
- 40 Glavna Skupština društva dana 25.05.2012. godine donijela je odluku o uvjetnom povećanju temeljnog kapitala društva radi ostvarenja plava Vjerovnika Društva na zamjenu obveznica za redovne dionice Društva, kojom se temeljni kapital Društva povećava za iznos koji odgovara ukupnoj nominalnoj vrijednosti redovnih dionica u koje su zamjenjive obveznice zamijenjene po

Izradeno: 2019-06-24 10:20:09
Podaci od: 2019-06-24

Izradeno: 2019-06-24 10:20:09
Podaci od: 2019-06-24

Stranica: 7 od 13

Stranica: 8 od 13

REPUBLIKA HRVATSKA
JAVNI BILJEŽNIK
Fušar Vesna
Zagreb, Miramarska c.24

IZVADAK IZ SUDSKOG REGISTRA

SUBJEKT UPISA

PRAVNI ODNOSI:
Ostale odluke:

42. Trgovački sud u Zagrebu rješenjem broj 28. P-1732/12 od 4. srpnja 2012.g. riješio je:
1. Dopušta se zabijelba spora u sudskom registru ovog suda u glavnoj knjizi upisa trgovačkog društva INSTITUTE IGH d.d. Zagreb, J.Rakuše 1, MBS 08000959, OIB 976124714, koji se vodi pred ovim sudom pod brojem P-1732/12 uz izjavu STANOVI JADRAN d.o.o. Zagreb, Savska c. 141, protiv tuženika INSTITUTE IGH d.d. Zagreb, J.Rakuše 1, radi utvrđenja ništavosti odluke skupštine.

OSTALI PODACI:

23. Vjerovnicima društva koja sudjeluju u pripajanju dati će se osiguranje, ako se u tu svrhu javo u roku od šest mjeseci od objavljenja upisa pripajanja u sudski registar u koji je upisano ono društvo čiji su vjerovnici, a na mogu tražiti da im se samo onda ako mogu dokazati da je pripajanjem društva ugroženo ispunjenje njihovih tražbi. Pravo da zahtijevaju osvajanje osiguranja nemaju vjerovnici koji u slučaju stečaja imaju prvenstveno pravo namirenja iz stečajne mase.

ZABILJEŽBE:

41. Redni broj zabilježbe: 1
Dana 01.06.2012. godine podnesena je žalba na rješenje broj 17-12/8312-2 od 23.03.2012. godine.
43. Redni broj zabilježbe: 2
Rješenjem Visokog trgovačkog suda Republike Hrvatske broj 74. P-4587/12-3 od 19.07.2012. godine, odbijena je žalba kao neosnovana i potvrđeno rješenje trgovačkog suda u Zagrebu broj 17-12/8312-2 od 23.03.2012. godine.
52. Redni broj zabilježbe: 4
Trgovački sud u Zagrebu rješenjem broj Stpr-305/2013 od 05.10.2013. godine dopušta sklapanje predstečajne nagodbe između INSTITUTE IGH, glavnika društva za stečajno postupanje, OIB: 7974612474, Zagreb, J. Rakuše 1, MBS: 08000959, OIB: 7974612474 i vjerovnika čije su tražbine utvrdene u postupku predstečajne nagodbe.

FINANCIJSKA IZVJEŠTAJ:

Predano	Sod.	Za razdoblje	Vrsta izvještaja
eu	19.06.19	2018 01.01.18 - 31.12.18	SFI-PD Izvještaj
eu	19.06.19	2018 01.01.18 - 31.12.18	SFI-PD Izvještaj (Konsolidirani)

Upisao u glavnu knjigu proveo st:

RSU Tt Datum Naziv suda
0001 Tt-95/154-2 19.05.1995 Trgovački sud u Zagrebu

Izradeno: 2019-05-24 10:20:09
Podaci od: 2019-05-24

Stranica: 10 od 13

REPUBLIKA HRVATSKA
JAVNI BILJEŽNIK
Fušar Vesna
Zagreb, Miramarska c.24

IZVADAK IZ SUDSKOG REGISTRA

SUBJEKT UPISA

PRAVNI ODNOSI:
Promjene temeljnog kapitala:

provedbi zamjene, najviše do iznosa koji odgovara pološini od ukupne visine temeljnog kapitala Društva.
za potrebe uvjetnog povećanja temeljnog kapitala, Društvo će izdati odgovarajući broj redovnih dionica na ime u nematerijaliziranom obliku, svaka nominalne vrijednosti od 400,00 (četiristo) kuna, po cijeni 760,00 kn (sedamstošezdeset kuna) po dionici.

Pravo upisa dionica imaju imatelji zamjenjivih i u cjelosti uplaćenih obveznica. Prava ostalih dioničara na upis dionica po ovoj osnovi isključuju se u cjelosti.

Na temelju ove odluke o uvjetnom povećanju temeljnog kapitala Društva Glavna skupština Društva odobrava imateljima zamjenjivih i u cjelosti uplaćenih obveznica, stjecanje dionica s pravom glasa ciljnog društva bez obveza objavljivanja ponude za preuzimanje, ako bi predmetnim stjecanjem dionica s pravom glasa za stečajno nastle obveza objavljivanja ponude sa preuzimanjem, sve skladno s odredbama članka 14. stavka 1. točke 3. Zakona o preuzimanju dioničkih društava.

Temeljni kapital Društva povećava se zamjenom zamjenjivih obveznica za odgovarajući broj redovnih dionica na ime u nematerijaliziranom obliku, svaka nominalne vrijednosti od 400,00 (četiristo) kuna, po cijeni 760,00 kn (sedamstošezdeset kuna) po dionici, odnosno, izdavanjem redovnih dionica Društva. Uprava i Nadzorni odbor Društva, u okvirima svojih nadležnosti, imaju ovlasti i snose odgovornost za provedbu ove Odluke. U društvu nema neuplaćenih uloga u temeljni kapital.

53. Odlukom uprave društva od 15.04.2014. godine, ulaganjem prava pretvaranja dijela tražina dijela vjerovnika predstečajne nagodbe povećan je temeljni kapital kroz odboreni temeljni kapital, sa iznosom od 105.668.000,00 kuna za iznos od 17.815.600,00 kuna na iznos od 123.483.600,00 kuna, izdavanjem novih 41.339 nematerijaliziranih redovnih dionica koje glase na ime, svaka u nominalnoj vrijednosti od 400,00 kuna.

56. Odlukom Glavne skupštine od 07.03.2014. godine smanjen je temeljni kapital društva sa iznosom od 123.483.600,00 kuna za iznos od 64.328.890,00 kuna na iznos od 58.654.710,00 kuna, smanjenom nominalnom iznosu dionica sa 400,00 kn za 210,00 kn na 190,00 kn radi pokrivanja gubitka ostvarenog u temeljnim razdobljima, te istoobno Odlukom skupštine od 07.03.2014. godine povećan je temeljni kapital društva uplatom sa iznosa od 58.654.710,00 kuna za iznos od 57.939.000,00 kuna na iznos od 116.604.710,00 kuna, izdavanjem novih 305.000 nematerijaliziranih redovnih dionica koje glase na ime, svake u nominalnoj vrijednosti od 190,00 kn.

Statusne promjene: subjektu upisa pripojen drugi

22. Ovim društvu pripaja se društvo POSLOVNI CENTAR ZAMET, društvo s ograničenom odgovornošću za trgovinu i usluge sa sjedištem u Rijeci, Slavska Tomišića bb, upisano u sudski registar Trgovačkog suda u Rijeci pod matičnim brojem subjekata upisa MBS: 040058335, temeljem sporazuma o pripajanju od 12. prosinca 2007. godine i Odluke Skupštine pripojenog društva od 12. prosinca 2007. godine. Odluke o pripajanju nisu pobijane.

Izradeno: 2019-05-24 10:23:03
Podaci od: 2019-05-24

Stranica: 9 od 13

REPUBLIKA HRVATSKA
JAVNI BILJEŽNIK
Pušat Vesna
Zagreb, Mironovska c.24

IZVADAK IZ SUDSKOG REGISTRA

SUBJEKT UPISA

Upise u glavnu knjigu proveli su:

RTU	Datum	Naziv suda
0002 Tt-08/1143-2	09.07.1998	Trgovački sud u Zagrebu
0003 Tt-09/5426-2	27.10.1999	Trgovački sud u Zagrebu
0004 Tt-00/3806-2	25.07.2000	Trgovački sud u Zagrebu
0005 Tt-00/6542-2	03.01.2001	Trgovački sud u Zagrebu
0006 Tt-01/2576-2	17.05.2001	Trgovački sud u Zagrebu
0007 Tt-01/4419-2	27.07.2001	Trgovački sud u Zagrebu
0008 Tt-02/2021-2	10.04.2002	Trgovački sud u Zagrebu
0009 Tt-02/5413-2	26.07.2002	Trgovački sud u Zagrebu
0010 Tt-02/9574-2	05.02.2003	Trgovački sud u Zagrebu
0011 Tt-03/10303-2	05.12.2003	Trgovački sud u Zagrebu
0012 Tt-04/1167-2	19.02.2004	Trgovački sud u Zagrebu
0013 Tt-04/1255-2	19.03.2004	Trgovački sud u Zagrebu
0014 Tt-04/1594-2	12.05.2004	Trgovački sud u Zagrebu
0015 Tt-04/7565-2	19.09.2004	Trgovački sud u Zagrebu
0016 Tt-05/2439-4	31.03.2005	Trgovački sud u Zagrebu
0017 Tt-05/7091-2	01.08.2005	Trgovački sud u Zagrebu
0018 Tt-06/14198-2	09.01.2007	Trgovački sud u Zagrebu
0019 Tt-07/1123-3	19.02.2007	Trgovački sud u Zagrebu
0020 Tt-07/6114-2	13.06.2007	Trgovački sud u Zagrebu
0021 Tt-07/8958-2	02.09.2007	Trgovački sud u Zagrebu
0022 Tt-07/15321-3	31.12.2007	Trgovački sud u Zagrebu
0023 Tt-08/2639-3	20.03.2008	Trgovački sud u Zagrebu
0024 Tt-08/3026-2	18.07.2008	Trgovački sud u Zagrebu
0025 Tt-08/9819-2	31.07.2008	Trgovački sud u Zagrebu
0026 Tt-08/15817-3	23.12.2008	Trgovački sud u Zagrebu
0027 Tt-08/15817-6	16.01.2009	Trgovački sud u Zagrebu
0028 Tt-09/1700-2	20.02.2009	Trgovački sud u Zagrebu
0029 Tt-09/3014-2	31.03.2009	Trgovački sud u Zagrebu
0030 Tt-09/4226-2	21.04.2009	Trgovački sud u Zagrebu
0031 Tt-10/691-2	28.01.2010	Trgovački sud u Zagrebu
0032 Tt-10/7330-2	08.07.2010	Trgovački sud u Zagrebu
0033 Tt-10/10624-2	11.10.2010	Trgovački sud u Zagrebu
0034 Tt-11/4036-2	29.03.2011	Trgovački sud u Zagrebu
0035 Tt-11/8271-2	06.07.2011	Trgovački sud u Zagrebu
0036 Tt-11/10155-2	21.07.2011	Trgovački sud u Zagrebu
0037 Tt-11/23469-2	27.12.2011	Trgovački sud u Zagrebu
0038 Tt-12/7732-2	27.04.2012	Trgovački sud u Zagrebu
0039 Tt-12/6912-2	23.05.2012	Trgovački sud u Zagrebu
0040 Tt-12/9350-2	31.05.2012	Trgovački sud u Zagrebu
0041 Tt-12/8313-5	20.08.2012	Trgovački sud u Zagrebu
0042 Tt-12/11366-2	12.07.2012	Trgovački sud u Zagrebu
0043 Tt-12/4812-8	03.09.2012	Trgovački sud u Zagrebu
0044 Tt-12/13303-2	02.10.2012	Trgovački sud u Zagrebu

Izdano: 2019-08-24 10:20:09
Podaci od: 2019-08-24
Stranica: 11 od 13

REPUBLIKA HRVATSKA
JAVNI BILJEŽNIK
Pušar Vesna
Zagreb, Mironovska c.24

IZVADAK IZ SUDSKOG REGISTRA

SUBJEKT UPISA

Upise u glavnu knjigu proveli su:

RTU	Datum	Naziv suda
0045 Tt-13/2267-2	01.02.2013	Trgovački sud u Zagrebu
0046 Tt-13/2267-3	01.02.2013	Trgovački sud u Zagrebu
0047 Tt-13/3480-2	28.02.2013	Trgovački sud u Zagrebu
0048 Tt-13/13831-2	12.06.2013	Trgovački sud u Zagrebu
0049 Tt-13/14936-2	01.07.2013	Trgovački sud u Zagrebu
0050 Tt-13/15355-2	02.07.2013	Trgovački sud u Zagrebu
0051 Tt-13/23119-2	17.12.2013	Trgovački sud u Zagrebu
0052 Tt-14/10785-2	02.05.2014	Trgovački sud u Zagrebu
0053 Tt-14/11000-2	02.05.2014	Trgovački sud u Zagrebu
0054 Tt-14/11840-2	13.05.2014	Trgovački sud u Zagrebu
0055 Tt-14/13890-2	04.06.2014	Trgovački sud u Zagrebu
0056 Tt-14/13890-3	09.06.2014	Trgovački sud u Zagrebu
0057 Tt-14/15781-2	10.07.2014	Trgovački sud u Zagrebu
0058 Tt-14/20987-2	22.10.2014	Trgovački sud u Zagrebu
0059 Tt-14/23391-2	23.10.2014	Trgovački sud u Zagrebu
0060 Tt-15/4738-2	02.03.2015	Trgovački sud u Zagrebu
0061 Tt-15/11430-2	21.05.2015	Trgovački sud u Zagrebu
0062 Tt-15/22899-2	31.06.2015	Trgovački sud u Zagrebu
0063 Tt-15/30743-2	26.10.2015	Trgovački sud u Zagrebu
0064 Tt-16/2958-2	02.02.2016	Trgovački sud u Zagrebu
0065 Tt-16/3191-1	02.02.2016	Trgovački sud u Zagrebu
0066 Tt-16/18707-1	01.06.2016	Trgovački sud u Zagrebu
0067 Tt-16/31319-1	09.09.2016	Trgovački sud u Zagrebu
0068 Tt-16/32539-3	29.09.2016	Trgovački sud u Zagrebu
0069 Tt-16/36847-1	14.10.2016	Trgovački sud u Zagrebu
0070 Tt-16/37307-1	19.10.2016	Trgovački sud u Zagrebu
0071 Tt-16/39524-3	17.11.2016	Trgovački sud u Zagrebu
0072 Tt-17/3011-2	26.01.2017	Trgovački sud u Zagrebu
0073 Tt-17/11507-2	20.03.2017	Trgovački sud u Zagrebu
0074 Tt-17/17564-1	21.04.2017	Trgovački sud u Zagrebu
0075 Tt-17/19324-1	04.05.2017	Trgovački sud u Zagrebu
0076 Tt-17/23789-2	09.06.2017	Trgovački sud u Zagrebu
0077 Tt-17/24640-1	09.06.2017	Trgovački sud u Zagrebu
0078 Tt-17/25323-2	28.06.2017	Trgovački sud u Zagrebu
0079 Tt-17/30067-4	30.08.2017	Trgovački sud u Zagrebu
0080 Tt-18/784-2	12.01.2018	Trgovački sud u Zagrebu
0081 Tt-18/6098-2	02.03.2018	Trgovački sud u Zagrebu
0082 Tt-18/19208-4	11.05.2018	Trgovački sud u Zagrebu
0083 Tt-18/25359-2	03.07.2018	Trgovački sud u Zagrebu
0084 Tt-18/26571-2	09.07.2018	Trgovački sud u Zagrebu
0085 Tt-18/31175-2	04.09.2018	Trgovački sud u Zagrebu
0086 Tt-18/39560-2	05.11.2018	Trgovački sud u Zagrebu
0087 Tt-18/40880-2	07.11.2018	Trgovački sud u Zagrebu

Izdano: 2019-08-24 10:20:09
Podaci od: 2019-08-24
Stranica: 12 od 13

REPUBLIKA HRVATSKA
JAVNI BILJEŽNIK
Pušar Vesna
Zagreb, Miramarska c.24

IZVADAK IZ SUDSKOG REGISTRA

SUBJEKT UPISA

Upise u glavnu knjigu proveli su:

RBU Tt	Datum	Naziv suda
0088 Tt-19/448-1	04.01.2019	Trgovački sud u Zagrebu
0089 Tt-19/19968-2	22.05.2019	Trgovački sud u Zagrebu
0090 Tt-19/23101-2	14.06.2019	Trgovački sud u Zagrebu
eu /	30.06.2009	elektronički upis
eu /	23.09.2009	elektronički upis
eu /	30.06.2010	elektronički upis
eu /	21.09.2010	elektronički upis
eu /	30.06.2011	elektronički upis
eu /	21.09.2011	elektronički upis
eu /	20.06.2012	elektronički upis
eu /	27.06.2013	elektronički upis
eu /	28.06.2014	elektronički upis
eu /	29.06.2015	elektronički upis
eu /	29.06.2016	elektronički upis
eu /	26.06.2017	elektronički upis
eu /	28.06.2018	elektronički upis
eu /	30.06.2018	elektronički upis
eu /	19.06.2019	elektronički upis

Pristojba: 10,00 kn
Nagrada: 65,00 kn

JAVNI BILJEŽNIK
Pušar Vesna
Zagreb, Miramarska c.24

a
Za javnog bilježnika
prilagodnik
Ivana Cvetković



Izrađeno: 2019-06-24 10:20:09
Podaci od: 2019-06-24

Stranica: 13 od 13 D004

I.4 IZJAVA PROJEKTANTA

Temeljem članka 70. stavka 1., točke 1. Zakona o gradnji (NN RH 153/13, 20/17, 39/19 i 125/19) daje se:

IZJAVA PROJEKTANTA

da je glavni projekt izrađen u skladu s lokacijskom dozvolom i drugim propisima, uvjetima i pravilima iz članka 68. stavka 2. Zakona o gradnji (NN 153/13, 20/17, 39/19, 125/19)

Investitor:	HRVATSKE VODE, 10 000 Zagreb, Ulica grada Vukovara 220, OIB: 289213863001
Projekt / Građevina:	IZGRADNJA DESNOG NASIPA KORANE, DESNOG NASIPA KUPE I PROKOPA KORANA-KUPA S NASIPIMA I RJEŠENJEM ODVODNJE NA PODRUČJU GORNJEG MEKUŠJA TE IZGRADNJA CESTOVNOG MOSTA PREKO PROKOPA: 4. faza izgradnje – nastavak iskopa glinenog materijala u cijelom gabaritu prokopa za izgradnju nasipa sustava obrane od poplava karlovačkog područja, prokop Korana – Kupa, nasipi uz lijevu i desnu obalu prokopa, desnu obalu Kupe, lijevu obalu Korane i uz ispusnu ustavu (N1 – N5), upusna i ispusna ustava, građevine za odvodnju zaobalnih voda, uklanjanje dijela nasipa u sklopu zahvata dionice državne ceste D1 (splitski pravac, brza cesta kroz Karlovac, II. etapa I. faze) i 5. faza izgradnje - most preko prokopa na nerazvrstanoj cesti NC 340720 Gornje Mekuše – Kamensko)
Naziv mape / dio građevine:	Cestovni most preko prokopa – ODVODNJA MOSTA
Zajednička oznaka projekta:	GP-5986/23
Strukovna odrednica:	Građevinski projekt
Oznaka mape:	72160-GP-032-2023
Mapa:	26
Projektant:	Ante Ljubičić, mag.ing.aedif. G 4810
Broj izmjene:	0
Mjesto i datum:	Zagreb, rujan 2024. – Ispravak 1

Izjavljujem da je ovaj glavni projekt izrađen u skladu s:

- Lokacijskom dozvolom Ministarstva zaštite okoliša, prostornog uređenja i graditeljstva (Klasa: UP/I-350-05/09-01/59, ur.br.: 531-06-10-13 od 29. srpnja 2010.),
- Izmjenom i dopunom lokacijske dozvole Ministarstva zaštite okoliša, prostornog uređenja i graditeljstva (Klasa UP/I-350-05/10-01/138, Ur. broj: 531-06-10-2 od 21. listopada 2010.),
- II. Izmjenom i dopunom lokacijske dozvole Ministarstva graditeljstva i prostornog uređenja (Klasa: UP/I-350-05/14-01/10, Ur. broj: 531-05-14-2 od 24. ožujka 2014.),
- III. Izmjenom i dopunom lokacijske dozvole Ministarstva prostornog uređenja, graditeljstva i državne imovine (Klasa: UP/1-350-05/20-01/000035, Ur. broj: 531-06—02-02/02-22-0018 od 23.02.2022),

i lokacijskim uvjetima određenima tom dozvolom.

- Rješenjem o prihvatljivosti izgradnje sustava obrane od poplava Srednjeg posavlja za okoliš, Ministarstvo zaštite okoliša, prostornog uređenja i graditeljstva, klasa: UP/I-351-03/07-02/54, urbroj: 531-08-1-1-2-6-08-11 od 20. svibnja 2008.
- Rješenjem o prihvatljivosti sustava zaštite od poplava karlovačko-sisačkog područja, I. faza – karlovačko područje za okoliš i ekološku mrežu (Ministarstvo zaštite okoliša i energetike, klasa: UP/I-351-03/18-02/49, urbroj: 517-03-1-2-19-35 od 06.08.2019.
- Rješenjem o prihvatljivosti sustava zaštite od poplava karlovačko-sisačkog područja, II. faza – sisačko područje za okoliš i ekološku mrežu (Ministarstvo gospodarstva i održivog razvoja, klasa: UP/I-351-03/19-08/18, urbroj: 517-03-1-2-20-43 od 05.10.2020.

Zakonima i propisima navedenim u popisu ove izjave i drugim propisima, uvjetima i pravilima iz članka 68. stavka 2. Zakona o gradnji (NN 153/13, 20/17, 39/19, 125/19).

a) Posebnim zakonima i propisima:

1. Zakon o gradnji (NN RH 153/13, 20/17, 39/19 i 125/19)
2. Zakon o prostornom uređenju (NN RH 153/13, 65/17, 114/18, 39/19, 98/19 i 67/23)
3. Zakon o poslovima i djelatnostima prostornog uređenja i gradnje (NN RH 78/15, 118/18 i 110/19)
4. Zakon o vodama (NN RH 66/2019, 84/2021 i 47/2023)
5. Zakon o tehničkim zahtjevima za proizvode i ocjenjivanju sukladnosti (NN 126/21)
6. Zakon o normizaciji (NN RH 80/13)
7. Zakon o zaštiti okoliša (NN RH 80/13, 78/15, 12/18 i 118/18)
8. Zakon o zaštiti prirode (NN RH 80/13, 15/18, 14/19 i 127/19)
9. Zakon o zaštiti zraka (NN RH 127/19 i 57/22)
10. Zakon o mjeriteljstvu (NN RH 74/14, 111/18, 114/22)
11. Zakon o zaštiti na radu (NN RH 71/14, 118/14, 154/14, 94/18 i 96/18)
12. Zakon o zaštiti od požara (NN RH 92/10 i 114/22)
13. Zakon o građevnim proizvodima (NN RH 76/13., 30/14., 130/17., 39/19 i 118/20)
14. Zakon o održivom gospodarenju otpadom (NN RH 94/13, NN 73/17, NN 14/19, NN 98/19)
15. Zakon o gospodarenju otpadom (NN RH 084/21)
16. Zakon o zaštiti od buke (NN RH 30/09, 55/13, 153/13, 41/16, 114/18 i 14/21)
17. Zakon o zaštiti i očuvanju kulturnih dobara (NN 69/99, 151/03, 157/03, 100/04, 87/09, 88/10, 61/11, 25/12, 136/12, 157/13, 152/14, 98/15, 44/17, 90/18, 32/20, 62/20, 117/21 i 114/22)
18. Zakon o cestama (NN RH 84/11, 22/13, 54/13, 148/13, 92/14, 110/19, 144/21 i 114/22)
19. Zakon o sigurnosti prometa na cestama (NN RH 67/08, 48/10, 74/11, 80/13, 158/13, 92/14, 64/15, 108/17, 70/19, 42/20, 85/22, 114/22),
20. Zakon o financiranju vodnog gospodarstva (NN RH 153/09, 90/11, 56/13, 154/14, 119/15, 120/16, 127/17, 66/19 i 36/24)
21. Zakon o javnoj nabavi (NN RH 120/16 i 114/22)
22. Pravilnik o obveznom sadržaju i opremanju projekta građevina (NN RH 118/19 i 65/20)
23. Pravilnik o kontroli projekata (NN RH 32/14, 72/20 i 90/23)
24. Pravilnik o mjernim jedinicama (NN RH 88/15)
25. Pravilnik o vrsti objekata namijenjenih za rad kod kojih inspekcija rada sudjeluje u postupku izdavanja građevnih dozvola i u tehničkim pregledima izgrađenih objekata (NN RH 48/97)
26. Pravilnik o najvišim dopuštenim razinama buke s obzirom na vrstu izvora buke, vrijeme i mjesto nastanka (NN RH 143/2021)
27. Pravilnik o zahvatima u prostoru u kojima tijelo nadležno za zaštitu od požara ne sudjeluje u postupku izdavanja rješenja o uvjetima građenja, odnosno lokacijske dozvole (NN RH 115/11)
28. Pravilnik o uvjetima za vatrogasne pristupe (NN RH 35/94, 55/94, 142/03)
29. Pravilnik o gospodarenju otpadom (NN RH 117/17, 81/20, 106/22)
30. Pravilnik o otpornosti na požar i drugim zahtjevima koje građevine moraju zadovoljiti u slučaju požara (NN RH 29/13, 87/15)
31. Pravilnik o zaštiti na radu za mjesta rada (NN RH 105/20)

32. Pravilnik o ocjenjivanju sukladnosti, ispravama o sukladnosti i označavanju građevnih proizvoda (NN RH 103/08, 147/09, 87/10, 129/11)
33. Pravilnik o uvjetima za projektiranje i izgradnju priključaka i prilaza na javnu cestu (NN RH 95/14)
34. Pravilnik o prometnim znakovima, signalizaciji i opremi na cestama (NN RH 92/19)
35. Pravilnik o održavanju građevina (NN RH 122/14, 98/19)
36. Pravilnik o privremenoj regulaciji prometa i označavanju te osiguranju radova na cestama (NN RH 92/19)
37. Tehnički propis za asfaltne kolnike (NN 48/2021)
38. Tehnički propis za građevinske konstrukcije (NN RH 17/17, 75/20, 7/22)
39. Opći tehnički uvjeti za radove u vodnom gospodarstvu (Hrvatske vode)

te ostali važeći zakonski i podzakonski propisi i dokumenti na koje upućuju navedeni propisi ili su na temelju njih doneseni.

Projektant:
Ante Ljubičić, mag.ing.aedif.

Zagreb, rujan 2024. – Ispravak_1

I.5 ISKAZ PROCJENJENIH TROŠKOVA

Temeljem članka 32., Pravilnika o obaveznom sadržaju i opremanju projekata građevina (N.N. br. 118/2019), a u skladu s izrađenom projektnom dokumentacijom:

Investitor: **HRVATSKE VODE,**
10 000 Zagreb, Ulica grada Vukovara 220,
OIB: 289213863001

Projekt / Građevina: **IZGRADNJA DESNOG NASIPA KORANE, DESNOG NASIPA KUPE I PROKOPA KORANA-KUPA S NASIPIMA I RJEŠENJEM ODVODNJE NA PODRUČJU GORNJEG MEKUŠJA TE IZGRADNJA CESTOVNOG MOSTA PREKO PROKOPA: 4. faza izgradnje – nastavak iskopa glinenog materijala u cijelom gabaritu prokopa za izgradnju nasipa sustava obrane od poplava karlovačkog područja, prokop Korana – Kupa, nasipi uz lijevu i desnu obalu prokopa, desnu obalu Kupe, lijevu obalu Korane i uz ispusnu ustavu (N1 – N5), upusna i ispusna ustava, građevine za odvodnju zaobalnih voda, uklanjanje dijela nasipa u sklopu zahvata dionice državne ceste D1 (splitski pravac, brza cesta kroz Karlovac, II. etapa I. faze) i 5. faza izgradnje - most preko prokopa na nerazvrstanoj cesti NC 340720 Gornje Mekušje – Kamensko)**

Naziv mape / dio građevine: **Cestovni most preko prokopa – ODVODNJA MOSTA**

Zajednička oznaka projekta: **GP-5986/23**

Strukovna odrednica: **Građevinski projekt**

Oznaka mape: **72160-GP-032-2023**

Mapa: **26**

Projektant: **Ante Ljubičić, mag.ing.aedif. G 4810**

Broj izmjene: **0**

Mjesto i datum: **Zagreb, svibnja 2023.**

te prema procjeni projektanta, daje se iskaz procijenjenih troškova gradnje:	
Ukupna cijena troškova iznosi:	155.000,00 €
PDV (25%):	38.750,00 €
UKUPNO:	193.750,00 €

Napomena:

Iskaz procijenjenih troškova gradnje dan je temeljem Glavnog projekta i može poslužiti kao procjena vrijednost troškova izgradnje.

Stvarna cijena materijala i radova te obračun radova vrši se prema stvarno izvedenim radovima, prema cijenama iz Ugovora o građenju odnosno ugovornog troškovnika. Ugovor o građenju sklapaju investitor i izvođač radova.

Projektant:
Ante Ljubičić, mag.ing.aedif.

I.6 POSEBNI UVJETI



HRVATSKE VODE
VODNOGOSPODARSKA ISPOSTAVA
ZA MALI SLIV „KUPA“
47000 Karlovac, Obala Račkog 10

Telefon: 047/ 69 47 80
Telefax: 047/ 69 47 84

KLASA: 325-01/19-18/0007647
URBROJ: 374-3111-1-20-2
Datum: 17.01.2020

**MINISTARSTVO GRADITELJSTVA I
PROSTORNOG UREĐENJA
UPRAVA ZA PROSTORNO UREĐENJE
I DOZVOLE DRŽAVNOG ZNAČAJA
SEKTOR LOKACIJSKIH DOZVOLA I
INVESTICIJA**

**Predmet: Zahvat u prostoru: „PROKOP KORANA-KUPA S PRATEĆIM OBJEKTIMA“
Dopuna vodopravnih uvjeta**

Podnositelj podneska Ministarstvo graditeljstva i prostornog uređenja, Uprava za prostorno uređenje i dozvole državnog značaja, Sektor lokacijskih dozvola i investicija, zatražio je dopisom KLASA: 350-06/19-28/000188, URBROJ: 531-06-2-2-19-0006, od 18.12.2019. godine, u Hrvatskim vodama zaprimljenim 20.12.2019. godine, izdavanje vodopravnih uvjeta za zahvat u prostoru: „PROKOP KORANA-KUPA S PRATEĆIM OBJEKTIMA“ na katastarskim česticama u k.o. Karlovac II (Karlovac), k.o. Donje Mekušje (Karlovac), k.o. Gornje Mekušje (Karlovac) i k.o. Kamensko (Karlovac).

Uz zahtjev za izdavanje vodopravnih uvjeta dostavljena je sljedeća dokumentacija:

- DESNI NASIP KORANE, DESNI NASIP KUPE I PROKOP KORANA s rješenjem odvodnje na području Gornjeg Mekušja, Izmjena i dopuna 4. faza izgradnje: PROKOP KORANA-KUPA S PRATEĆIM OBJEKTIMA - Opis i grafički prikaz zahvata u prostoru; Elaborat brj: 32/2019; izrađen od strane tvrtke **HIDROINŽENJERING d.o.o.**, Okučanska 30, 10000 Zagreb, projektant **Željko Štefanek**, dipl. ing. građ., prosinac 2019.

Predmet izdavanja predmetnih posebnih uvjeta je 2. izmjena i dopuna idejnih prjecakata za zahvat u prostoru "DESNI NASIP KORANE, DESNI NASIP KUPE I PROKOP KORANA s rješenjem odvodnje na području Gornjeg Mekušja" kao sustava za obranu dijela grada Karlovca od velikih voda, u dijelu koji se odnosi na 4. fazu izgradnje – nastavak iskopa i oblikovanje (gradnje) prokopa Korane s rekonstrukcijom cestovnog prijelaza LC 34072.

Za predmetni je zahvat izdana sljedeća važeća lokacijsku dozvola i njene izmjene i dopune:

- LOKACIJSKA DOZVOLA KLASA: UP/I-350-06/09-01/59, URBROJ: 531-06-10-13 od 29. srpnja 2010., čiji su sastavni dio i vodopravni uvjeti KLASA: UP/I -325-06/10-01/0002066, URBROJ: 374-21-2-10-2 od 03. 05. 2010.;
- IZMJENA I DOPUNA LOKACIJSKE DOZVOLE KLASA: UP/I-350-06/10-01/138, URBROJ: 531-06-10-2 od 21. listopada 2010.;
- II. IZMJENA I DOPUNA LOKACIJSKE DOZVOLE, KLASA: UP/I-350-06/14-01/10, URBROJ: 531-06-14-2 od 24. ožujka 2014.

Izmjenom i dopunom LOKACIJSKE DOZVOLE KLASA: UP/I-350-06/10-01/138, URBROJ: 531-06-10-2 od 21. listopada 2010. dozvoljeno je fazno građenje predmetnog zahvata u ukupno četiri (4) faze:

- 1. faza izgradnje: Dionica 1 – desni nasip Kupe (od km 0+000 do km 2+400)
Dionica 4 - iskop u nalazištu materijala unutar granica obuhvata prokopa u km 1+347,56 i km 1+756,00
- 2. faza izgradnje: Dionica 2 - spojni nasip Kupe i Korane (od km 2+400 od km 3+528,23)
- 3. faza izgradnje: Dionica 3 - nasip (od km 0+000 do 0+8.1,94) i
Dionica 5 - nasip (od km 0+000 do km 0+108,46)



074803890

- 4.faza izgradnje: nastavak iskopa i oblikovanja (gradnje) prokopa Korane s rekonstrukcijom cestovnog prijelaza LC 34072

II. Izmjenom i dopunom lokacijske dozvole KLASA: UP/I-350-05/14-01/10, URBROJ:531-05-14-2 od 24. ožujka 2014. dozvoljeno je ishođenje zasebnih građevinskih i uporabnih dozvola za svaku od predviđenih četiri faze izgradnje.

U idejnim prjektima koji su prethodili izradi ovog idejnog prcjekta za 4. su fazu izgradnje bile definirane samo vanjske konture prokopa i granica obuhvata zahvata.

U 4. fazi izgradnje predviđena je izgradnja sljedećih zahvata:

- prokop Korana - Kupa;
- ukupno 5 nasipa: nasip uz desnu obalu prokopa (nasip N1), nasip uz lijevu obalu prokopa (nasip N2), nasip uz desnu obalu Kupe (nasip N3), nasip uz lijevu obalu Korane (nasip N4) i nasip uz ispusnu ustavu (nasip N5);
- 2 ustave: upusna i ispusna ustava u koritu rijeke Korane;
- građevine za odvodnju zaobalnih voda;
- cestovni most kojim će nerazvrstana cesta NC 340720 Gornje Mekušje – Kamensko (nekadašnja lokalna cesta L 34072) prijeći preko planiranog prokopa.

Uvidom u raspoloživu dokumentaciju utvrđeno je da planirani zahvat utječe na ciljeve iz članka 5. stavak 2. i članka 46. Zakona o vodama (Narodne novine brj 66/2019.), te temeljem članka 158. Zakona o vodama, Hrvatske vode, Vodnogospodarski odjel za srednju i donju Savu, izdaju

DOPUNU VODOPRAVNIH UVJETA

za zahvat u prostoru: „PROKOP KORANA-KUPA S PRATEĆIM OBJEKTIMA“

Vodopravni uvjeti ovog tijela za zahvat u prostoru: „Desni nasip Korane, desni nasip Kupe i prokop Korana s rješenjem odvodnje na području Gornjeg Mekušja“ KLASA: UP/I-325-06/10-01/0002066, URBROJ: 374-21-2-10-2 od 03. 05. 2010. godine dopunjuju se u dijelu koji se odnosi na 4. fazu izgradnje: nastavak iskopa i oblikovanja (gradnje) prokopa Korane s rekonstrukcijom cestovnog prijelaza LC 34072, i to na način:

I. iza glave „I. Vodopravni uvjeti su:“ dodaje se glava:

Ia Vodopravni uvjeti za 4. fazu izgradnje – "nastavak iskopa i oblikovanje (gradnje) prokopa Korane s rekonstrukcijom cestovnog prijelaza LC 34072"su:

1. Projektnu dokumentaciju potrebno je uskladiti sa Zakonom o vodama (NN brj 66/2019), Zakonom o prostornom uređenju (NN 153/13, 65/17, 114/18, 39/19 i 98/19), Zakonom o gradnji (NN 153/13, 20/17, 39/19 i 126/19), dostavljenj 2. izmjena i dopuna idejnih prcjekata za zahvat u prostoru "DESNI NASIP KORANE, DESNI NASIP KUPE I PROKOP KORANA s rješenjem odvodnje na području Gornjeg Mekušja" kao sustava za obranu dijela grada Karlovca od velikih voda u dijelu koji se odnosi na 4. fazu izgradnje, Elaborat brj: 32/2019; izrađen od strane tvrtke HIDROINŽENJERING d.o.o., Okučanska 30, 10000 Zagreb, prcjektant Željko Štefanek, dipl. ing. građ., prosinac 2019. i rješenjem Ministarstva zaštite okoliša i energetike KLASA: UP/I-351-03/18-02/49, URBROJ: 517-03-1-2-19-35 od 6. kolovoza 2019., kojim je utjecaj predmetnog zahvata na okoliš i ekološku mrežu proglašen prihvatljivim uz primjenu zakonom propisanih i navedenim rješenjem utvrđenih mjera zaštite okoliša i mjera ublažavanja negativnih utjecaja na ciljeve očuvanja i cjelovitost područja ekološke mreže i provedbu programa praćenja stanja okoliša i ekološke mreže kolovoza 2019., budući je predmetni zahvat dio zahvata "sustav zaštite od poplava karlovačko-sisačkog područja, I. faza - karlovačko područje" za koji je proveden postupak procjene utjecaja na okoliš i donijeto navedeno rješenje.

2. Pored uobičajenih priloga s vodopravnog stajališta prcjektna dokumentacija mora sadržavati:



074803890

- 2.1.** Preglednu situaciju područja u pogodnom mjerilu s ucrtanom trasom prokopa Korana –Kupa, trasama novoprocjektiviranih nasipa/zida oznake N1, N2, N3, N4 i N5, trasom servisnog puta i procjednog kanala uz nožicu nasipa za odvodnju procjednih i zaobalnih voda, lokacijama upusne i ispusne ustave, te ostalih objekata/propusta s automatskim zatvaračem na nasipu N3, crpnom stanicom "Sajevac" na nasipu N1, rampama preko nasipa oznake N1, N2 i N4 s pripadajućim propustima na procjednom kanalu, preljevnog praga na ulazu u prokop, uljevnog objekta prokopa u Kupu i dr./ trasom cestovnog mosta kojim će nerazvrstana cesta NC 34.0720 Gornje Mekušje – Kamensko (nekadašnja lokalna cesta L 34.072) prijeći preko planiranog prokopa. U ovu situaciju treba ucrtati sve vodoprivredne, prometne i druge objekte koji na predmetnom području postoje, koji se grade ili rekonstruiraju, koji se predviđaju graditi u budućnosti, a na koje bi predmetna izgradnja mogla imati utjecaj. U ovu situaciju treba ucrtati i sve objekte i instalacije na koje predmetna gradnja može imati utjecaj.
- 2.2.** Detaljnu situaciju odgovarajućeg mjerila s ucrtanom trasom prokopa Korana – Kupa, trasama novoprocjektiviranih nasipa/zida oznake N1, N2, N3, N4 i N5, trasom servisnog puta i procjednog kanala uz nožicu nasipa za odvodnju procjednih i zaobalnih voda, lokacijama upusne i ispusne ustave, te ostalih objekata/propusta s automatskim zatvaračem na nasipu N3, crpnom stanicom "Sajevac" na nasipu N1, rampama preko nasipa oznake N1, N2 i N4 s pripadajućim propustima na procjednom kanalu, preljevnog praga na ulazu u prokop, uljevnog objekta prokopa u Kupu i dr./ trasom cestovnog mosta preko planiranog prokopa s pristupnim prometnicama, sa svim potrebnim elementima za iskolčenje i izvođenje radova na građenju.
- 2.3.** Uzdužne profile prokopa Korana – Kupa, novoprocjektiviranih nasipa/zida oznake N1, N2, N3, N4 i N5 sa ucrtanim niveletama krune nasipa i mjerodavnom stogodišnjom velikom vodom i svih ostalih objekata koji se izvode u sklopu predmetnih radova na izgradnji prokopa Korana – Kupa / upusne i ispusne ustave, servisnog puta i procjednog kanala, propusta s automatskim zatvaračem na nasipu N3, crpnom stanicom "Sajevac" na nasipu N1, rampama preko nasipa oznake N1, N2 i N4 s pripadajućim propustima na procjednom kanalu, preljevnog praga na ulazu u prokop, uljevnog objekta prokopa u Kupu i dr./ cestovni most preko planiranog prokopa s pristupnim prometnicama, i sve s karakterističnim kotama izraženim u apsolutnim vrijednostima.
- 2.4.** Karakteristične normalne profile prokopa Korana – Kupa, novoprocjektiviranih nasipa/zida oznake N1, N2, N3, N4 i N5 i svih ostalih objekata koji se izvode u sklopu predmetnih radova na izgradnji prokopa Korana – Kupa / upusne i ispusne ustave servisnog puta i procjednog kanala, propusta s automatskim zatvaračem na nasipu N3, crpnom stanicom "Sajevac" na nasipu N1, rampama preko nasipa oznake N1, N2 i N4 s pripadajućim propustima na procjednom kanalu, preljevnog praga na ulazu u prokop, uljevnog objekta prokopa u Kupu i dr./ i detaljni prikaz cestovnog mosta preko planiranog prokopa s pristupnim prometnicama.
- 2.5.** Rješenje cestovnih (ulazno-silaznih) rampi.
- 2.6.** Podatke o izvedenim geotehničkim istražnim radovima na trasi prokopa Korana – Kupa i na trasi novoprocjektiviranih nasipa/zida, te kakvoći materijala iz pozajmišta.
- 2.7.** Opis tehnologije izvođenja radova na izgradnji prokopa Korana – Kupa, novoprocjektiviranih nasipa/zida oznake N1, N2, N3, N4 i N5 i svih ostalih objekata koji se izvode u sklopu predmetnih radova na izgradnji prokopa Korana – Kupa / upusne i ispusne ustave, servisnog puta i procjednog kanala, propusta s automatskim zatvaračem na nasipu N3, crpnom stanicom "Sajevac" na nasipu N1, rampama preko nasipa oznake N1, N2 i N4 s pripadajućim propustima na procjednom kanalu, preljevnog praga na ulazu u prokop, uljevnog objekta prokopa u Kupu i dr./ i cestovnog mosta preko planiranog prokopa s pristupnim prometnicama.
- 2.8.** Trasu prokopa Korana – Kupa, novoprocjektiviranih nasipa/zida oznake N1, N2, N3, N4 i N5 i svih ostalih objekata koji se izvode u sklopu predmetnih radova na izgradnji prokopa Korana – Kupa / upusne i ispusne ustave, servisnog puta i procjednog kanala, propusta s automatskim zatvaračem na nasipu N3, crpnom stanicom "Sajevac" na nasipu N1, rampama preko nasipa



074803890

oznake N1, N2 i N4 s pripadajućim propustima na procjednom kanalu, preljevnog praga na ulazu u prokop, uljevnog objekta prokopa u Kupu i dr./ i cestovni most preko planiranog prokopa s pristupnim prometnicama, potrebno je uskladiti s postojećim objektima, s prometnicama, mostovima, stambenim i drugim objektima, infrastrukturnim objektima itd., a na način da se rušenje odnosno izmještanje postojećih objekata predvidi samo u slučaju da se bez ovakvih zahvata ne može osigurati funkcionalnost novoprocjetiranih objekata.

3. U sklopu projektne dokumentacije potrebno je izraditi potrebne podloge i istražne radove (geodetske, geološke, hidrogeološke, geomehaničke i dr.)
4. Dimenzioniranje objekata obrane od poplave, prokopa Korana – Kupa, novoprocjetiranih nasipa/zida, kao i pad krune istih provesti za mjerodavnu veliku vodu 100 godišnjeg povratnog perioda u budućem stanju izgrađenosti vodoprivrednog sustava, uz sigurnosno nadvišenjem od 1,20 m, a sve prema dostavljenoj 2. izmjeni i dopuni idejnih prcjekata za zahvat u prostoru "DESNI NASIP KORANE, DESNI NASIP KUPE I PROKOP KORANA s rješenjem odvodnje na području Gornjeg Mekušja" kao sustava za obranu dijela grada Karlovca od velikih voda u dijelu kcji se odnosi na 4. fazu izgradnje, Elaborat brj: 32/2019; izrađen od strane tvrtke HIDROINŽENJERING d.o.o., Okučanska 30, 10000 Zagreb, prcjektant Željko Štefanek, dipl. ing. građ., prosinac 2019.
5. Prilikom razrade prcjekta novoprocjetiranih nasipa/zida na predmetnoj lokaciji potrebno je pridržavati se sljedećeg:

5.1. Nasipe prcjektirati u skladu s Hrvatskim normama.

5.2. Elemente normalnog profila nasipa, širinu krune i nagib pokosa, te određivanje tehnologije izvođenja radova na izgradnji nasipa provesti na osnovu prethodno izvedenih geomehaničkih ispitivanja i stvarno utvrđenim karakteristikama temeljnog tla, materijala iz pozajmišta, te provedenih geostatičkih proračuna kao i proračuna hidrauličke stabilnosti kcjima se dokazuje stabilnost i vodonepropusnost nasipa.

5.3. U sklopu izrade prcjektne dokumentacije za predmetne radove na izgradnji predmetnih nasipa izvršiti proračun nosivosti temeljnog tla, slijeganja nasipa i temeljnog tla ispod nasipa, te odrediti procjedne linije kroz nasip pri pojavi mjerodavne, 100 godišnje velike vode u sadašnjem i budućem stanju izgrađenosti vodnogospodarskog sustava, te u slučaju pcjave velike vode u razini krune nasipa/zida.

5.4. Predvidjeti odgovarajući način osiguranja površina pokosa i krune nasipa od erozivnog djelovanja.

5.5. Projektnom dokumentacijom za izgradnju predmetnih nasipa/zida potrebno je dati odgovarajuće rješenje odvodnje zaobalja, osobito kod pcjave visokih voda. Rješenjem odvodnje ovog područja treba spriječiti zadržavanje vode u pcjasu uz nasipe, vlaženje nožice nasipa, te procjeđivanje vode u temeljno tlo ispod nasipa, što bi moglo ugroziti stabilnost i funkcionalnost nasipa. Sustavom unutarnje odvodnje ne smije se pogoršati režim odvodnje u sadašnjem stanju. Stoga je potrebno provjeriti stanje objekata odvodnje zaobalja, protjecajne profile i kote dna postojećih (izvedenih) kanala i propusta i prema potrebi predvidjeti i prcjektirati rekonstrukcije i dopune sustava odvodnje zaobalja. Za sve postojeće, novoprocjetirane kao i propuste na kcjima se predviđa rekonstrukcija, a u funkciji su odvodnje zaobalja potrebno je preispitati hidrološko-hidrauličke elemente (niveleta dna, kapacitet i sl).

Sav eventualni materijal od čišćenja odvodnog sustava odložiti i deponirati tako da ne dođe do njegovog ispiranja i odnošenja u korito kanala, te zamuljenje odvodnih kanala predmetnog područja.



074803890

- 5.6. U sklopu prcjektne dokumentacije za građenje cestovnih rampi potrebno je dati cjelovito rješenje odvodnje istih, a na način, da se ne ugrozi stabilnost i funkcionalnost novoprojektiranih nasipa na predmetnoj lokaciji.
6. Predvidjeti odgovarajući način osiguranja od erozivnog djelovanja Kanala ispusta i korita prokopa na mjestu ispusta iz crpne stanice "Sajevac".
7. Prilikom razrade projekta cestovnog mosta kojim će nerazvrstana cesta NC 340720 Gornje Mekušje – Kamensko (nekadašnja lokalna cesta L 34072) preko planiranog prokopa na predmetnoj lokaciji potrebno je pridržavati se slijedećeg:
- 7.1. Donja kota gornjeg ustroja mosta, odnosno grednog dijela mosta, mora biti minimalno 1,0 m iznad kote velike vode 100-godišnjeg povratnog perioda, odnosno 0,90 m na upornjacima (iznimno), a to se odnosi kako na nosivu konstrukciju tako i na sve ovješene instalacije.
- 7.2. Dimenzioniranje i razmještaj stupova mosta odabrati tako da konstrukcija mosta ne stvara uspor veći od 10 cm.
- 7.3. Oborinske vode s kolničke konstrukcije mosta riješiti poprečnim i uzdužnim padovima nivelete, te ih zatvorenim sustavom odvodnje sprovesti u sustav odvodnje pristupnih prometnica s obje strane.
- 7.4. Trasa predmetnog mosta križa se s trasama lijevoobalnog nasipa prokopa N1 i desnoobalnim N2 prokopa, što treba uvažavati prcjektnim rješenjem mosta.
8. Za vrijeme izvođenja predmetnih radova na izgradnji prokopa Korana – Kupa s pripadajućim objektima nije dozvoljeno (nikakvo trajno ili povremeno) formiranje deponija iskopanog materijala unutar protjecajnog profila rijeke Kupe i Korane za velike vode 100 godišnjeg povratnog perioda, osim na prostoru prcjektiranog pcjasa novih nasipa/zida. Organizaciju izvođenja zemljanih radova na izgradnji predmetnih nasipa treba, po mogućnosti, predvidjeti tako da se sav iskopani materijal iz pozajmišta direktno ugrađuje u tijelo nasipa.
9. U sklopu izrade glavnih i izvedbenih prcjekata za izgradnju prokopa Korana – Kupa s pripadajućim objektima, predvidjeti i razraditi takav redoslijed i način izvođenja svih radova da se ne ugrozi stabilnost obale (pokosa i korita) rijeke Kupe i Korane, kao i nosivost pcjasa terena (temeljnog tla) predviđenog za izgradnju nasipa/zida, te spriječi svako oštećenje postcjećih objekata odvodnje i drugih objekata u branjenom dijelu zaobalja.
10. U elaboratu tehnologije i izvođenja radova na izgradnji prokopa Korana – Kupa s pripadajućim objektima treba predvidjeti potrebne zaštitne mjere, tako da se u slučaju nailaska velikih voda rijeke Kupe i Korane tijekom izvođenja radova može osigurati obrana od poplava, te provesti druge mjere radi zaštite branjenog dijela zaobalja od poplavnih voda i sprječavanja šteta na vodnogospodarskim i ostalim objektima branjenog područja.
11. Nakon dovršetka radova treba predvidjeti provedbu odgovarajućih ispitivanja, radi osiguranja dokaza o postignutj kvaliteti radova i daljnjeg praćenja stanja izgrađenog vodnogospodarskog zaštitnog objekta.

U svezi s navedenim, nakon završetka predmetnih radova, potrebno je geodetski (situacijski i visinski) snimiti izvedeno stanje izgrađenih nasipa/zida, prcjednog kanala, servisne ceste, prokopa Korana – Kupa, cestovnih rampi, mosta i dr, i dostaviti Hrvatskim vodama.



074803890

Također nakon dovršetka radova treba zadržati mrežu stalnih geodetskih točaka, kako bi se moglo kontrolirati daljnje slijevanje nasipa, te pratiti ostale deformacije tijela nasipa, i ostalih objekata prokopa Korana – Kupa s pripadajućim objektima.

- 12.** Budući da se glineni materijal za potrebe izgradnje jezgri nasipa oznake N1, N2, N3, N4 i N5 predviđa osigurati iz nalazišta materijala na trasi prokopa Korana – Kupa u sklopu prcjektne dokumentacije potrebno je izraditi:

12.1. Preglednu situaciju područja u pogodnom mjerilu s ucrtanom lokacijom predviđenog nalazišta materijala U ovu situaciju treba ucrtati sve vodoprivredne, prometne i druge objekte kcji na predmetnom području postcje, kcji se grade ili rekonstruiraju te kcji se predviđaju graditi u budućnosti, a na kcje bi predmetna izgradnja mogla imati utjecaj.

12.2. Detaljnu situaciju predviđenog nalazišta materijala sa svim potrebnim elementima za iskolčenje i izvođenje radova na formiranju istog.

12.3. Nekoliko karakterističnih profila nalazišta materijala.

Nadalje u sklopu prcjektne dokumentacije potrebno je i:

12.4. Definirati veličinu nalazišta materijala kao i količinu materijala kcja se predviđa iskopati za potrebe izgradnje nasipa oznake N1, N2, N3, N4 i N5.

12.5. Otkopno polje (nalazište materijala) formirati na način da se ne poremeti postcjeći sustav odvodnje predmetne lokacije.

12.6. Nalazište materijala izvesti u padu kcji prati postcjeći smjer pada terena, a u cilju omogućavanja nesmetane odvodnje oborinskih voda bez štetnih posljedica za poljoprivredne, šumske i prometne površine, kao i postcjeće objekte kcji na predmetncj lokaciji postcje.

12.7. Predvidjeti odgovarajući način osiguranja pokosa nalazišta materijala od erozijskog djelovanja.

12.8. Nije dozvoljeno (nikakvo trajno ili povremeno) formiranje deponija iskopanog materijala unutar otkopanog polja. Organizaciju radova predvidjeti na način da se sav iskopani materijal iz nalazišta materijala direktno ugrađuje u tijelo nasipa oznake N1, N2, N3, N4 i N5.

12.9. Sav materijal iz nalazišta kcji kvalitetom ne odgovara za izgradnju nasipa oznake, N1, N2, N3, N4 i N5, potrebno je odvesti na trajnu deponiju uz uvjete i suglasnost nadležnih tijela.

12.10. Predvidjeti odgovarajuće radove na sanaciji i uređenju nalazišta materijala, nakon završetka radova na izgradnji nasipa oznake N1, N2, N3, N4 i N5, a prije izvođenja radova na prokopu Korana – Kupa.

13. Prilikom izvođenja predmetnih radova i organizaciji gradilišta za potrebe izgradnje prokopa Korana – Kupa s pripadajućim objektima, treba naročito obratiti pažnju da ne dođe do zagađenja površinskih i podzemnih voda, kao i okolnog terena, naftom, uljima, te ostalim opasnim i štetnim tvarima.

14. Vodni nadzor nad izvođenjem predmetnih obavljat će "Hrvatske vode". Imenovanje vodnog nadzora potrebno je zatražiti od Hrvatskih voda petnaest (15) dana prije početka radova. Uz zahtjev je potrebno dostaviti Izvadak iz glavnog projekta kcji se odnosi na tehnički opis,



074803890

preglednu i detaljnu situaciju, poprečne i uzdužne presjeke. Zapisnik o izvršenom vodnom nadzoru potrebno je predočiti na tehničkom pregledu.

15. Za izvođenje predmetnih radova na izgradnji prokopa Korana – Kupa s pripadajućim objektima investitor je dužan riješiti imovinsko – pravne poslove.

II. Posebne odredbe

1. Vodopravni uvjeti mijenjaju se kada se prema propisima o gradnji mijenja odgovarajući akt za građenje sukladno propisima o gradnji, a na zahtjev investitora.
2. Vodopravni uvjeti važe u razdoblju važenja odgovarajućeg akta za građenje sukladno propisima o gradnji
3. Provjera sukladnosti glavnog prcjekta sa ovim vodopravnim uvjetima provodi se po propisima o gradnji.
4. Ovi se vodopravni uvjeti mogu izmijeniti sukladno članku 158. Zakona o vodama.

Po ovlaštenju
voditelj postupka
Milenko Vukobrat, dipl.ing.grad.

DOSTAVITI:

1. Naslovu (putem eDozvole)
2. Ministarstvo zaštite okoliša i energetike,
Uprava vodnoga gospodarstva i zaštite
mora (putem e-mail adrese:
vodopravni.akti@mzoe.hr)
3. Ministarstvo zaštite okoliša i energetike,
Služba državne vodopravne inspekcije
(putem e-mail adrese:
vodopravni.uvjeti@dirh.hr)
4. Direktor i Zamjeniku direktora VGO-a
(putem e-mail adrese)
5. Voditelju službe zaštite od štetnog
djelovanja voda (putem e-mail adrese)
6. VGI za mali sliv Kupa, Karlovac
7. Pismohrana



074803890


REPUBLIKA HRVATSKA
KARLOVAČKA ŽUPANIJA


GRAD KARLOVAC



**UPRAVNI ODJEL ZA KOMUNALNO
GOSPODARSTVO**

KLASA: 340-02/20-02/08
URBROJ: 2133/01-07-01/02-17-02
Karlovac, 17.01.2020. god.

**Ministarstvo graditeljstva i
prostornoga uređenja**
Uprava za prostorno uređenje i
dozvole državnog značaja
Sektor lokacijskih dozvola i
investicija
Ulica Republike Austrije 20,
10000 Zagreb

PREDMET: Posebni uvjeti iz oblasti prometa
za prokop Korana – Kupa s pratećim
objektima u k.o. Gornje Mekušje,
k.o. Donje Mekušje k.o. Kamensko i
k.o. Karlovac II

U svezi čl. 4. Odluke o uređenju prometa na području Grada Karlovca ("Glasnik Grada Karlovca" br. 3/99 i 3/03) i čl. 9. 14. 16. 18. i 30. Odluke o nerazvrstanim cestama na području Grada Karlovca ("Glasnik Grada Karlovca" br. 2/14), tijelo Gradske uprave nadležno za poslove prometa Odsjek za prometno – tehničku djelatnost i održavanje nerazvrstanih cesta u Upravnom odjelu za komunalno gospodarstvo Grada Karlovca, izdaje posebne uvjete iz oblasti prometa za izgradnju za prokop Korana – Kupa s pratećim objektima na više katastarskih čestica u k.o. Gornje Mekušje, k.o. Kamensko, k.o. Karlovac II i k.o. Donje Mekušje, kako slijedi:

1. Da se izgradnja prokopa Korana – Kupa s pratećim objektima na više katastarskih čestica u k.o. Gornje Mekušje, k.o. Kamensko, k.o. Karlovac II i K.o. Donje Mekušje locira prema idejnom projektu tvrtke HIDROINŽENJERING d.o.o., Okučanska kbr. 30 iz Zagreba po brojem 32/2019 od prosinca 2019. godine, ali uz slijedeće uvjete:
2. Zahvat treba obuhvatiti:
 - a. Prekop Korana – Kupa
 - b. Ukupno 5 nasipa: nasip uz desnu obalu prokopa (nasip N1), nasip uz lijevu obalu prokopa (nasip N2), nasip uz desnu obalu Kupe (nasip N3), nasip uz lijevu obalu Korane (nasip N4) i nasip uz ispusnu ustavu (nasip N5)
 - c. 2 ustave: upusna i ispusna ustava u koritu rijeke Korane
 - d. Građevine za odvodnju zaobilnih voda
 - e. Cestovni most kojim će nerazvrstana cesta NC 340720 Gornje Mekušje – Kamensko prijeći preko planiranog prokopa
3. Zbog presijecanja nerazvrstane ceste NC340720 potrebno je izgraditi cestovni most kojim će navedena prometnica prijeći preko prokopa. Trasa planiranog mosta mora pratiti trasu postojeće nerazvrstane ceste.

4. Kolnik za dvosmjerni promet na mostu mora biti minimalne širine 7,00 m, dok pješačka staza, nogostup, mora biti izvedeno u minimalnoj širini od 1.60 m. Pješačka staza mora biti odvojena od prometnih traka odbojnom ogradom.
5. Most mora biti dovoljne nosivosti kako bi njime mogao prometovati javni gradski prijevoz i vozila komunalnih službi.
6. Potrebno je uz desnu obalu prokopa izvesti prometnicu koja će spajati nerazvrstanu cestu NC 340720 i nerazvrstanu cestu „Otok“ u širini od minimalno 6m, koja će povezivati naselje Gornje Mekušje i Turanj.
7. S lijeve strane obale Korane, uz planirani nasip izvesti prometnicu širine 6,0 m koja će biti spojena na nerazvrstanu cestu „Otok“.
8. Prilikom izrade rekonstrukcije nerazvrstane ceste, u spoju s cestovnim mostom, voditi računa o koridoru koji mora biti najmanje širine 15,00 m (kolnik za dvosmjerni promet širine 7,00 m, obostrano postavljen nogostup i biciklistička sraza najmanje širine po 3,00 m te obostrano postavljena bankina najmanje širine po 1,00 m, a sve u skladu s PPUGK-om „Glasnik Grada Karlovca“ br. 1/02 i 5/10 i Izmjenama i dopunama PPUGK-a „Glasnik Grada Karlovca“ br. 6/11).
9. Na cijeloj dužini cestovnog mosta preko prokopa, potrebno je predvidjeti postavljanje javne rasvjete.
10. Stupovi javne rasvjete i vertikalne prometne signalizacije moraju biti postavljeni izvan koridora prometnih površina.
11. **Prometni projekt mora sadržavati rješenje horizontalne i vertikalne prometne signalizacije.**
12. Nije dozvoljena sadnja visokog raslinja u trokutu preglednosti.
13. U glavnom projektu potrebno je prikazati rješenje odvodnje svih nerazvrstanih cesta u zahvatu prije i nakon izgradnje nasipa. Izgradnjom nasipa ne smije se narušiti postojeći sustav odvodnje nerazvrstanih cesta.
14. Glavni projekt obavezno mora sadržavati situacijski prikaz nasipa u odnosu na sve nerazvrstane ceste, rješenje odvodnje nerazvrstanih cesta u zahvatu.
15. Prilikom projektiranja i izgradnje nasipa obavezno je predvidjeti svodne putove najmanje širine 5,50 m namijenjeni za dvosmjerni promet s obostranom bankinom najmanje širine 1,00 m i obostrano postavljenim odvodnim kanalom.
16. Na svodnim putovima projektirati i izvesti prilaze svim parcelama.
17. Na svim mjestima gdje su predviđeni pješačko biciklistički prijelazi potrebno je projektirati i izvesti rampe za promet invalida i iste izvesti u opločnicima crvene boje s ugradnjom taktilnih elemenata s posebnim detaljem za slijepe osobe
18. Biciklističke prijelaze se obavezno obilježavaju crvenom bojom izrađenom u hladnoj plastici.
19. Prilikom izvođenja radova potrebno se pridržavati:

IZVOĐENJE RADOVA NA DIJELU POSTOJEĆEG ASFALTIRANOG KOLNIKA

- da se sav iskopani materijal iz trupa nerazvrstane ceste odveze i deponira na za to određena mjesta;
- da se rezačicom vrši obrezivanje po potrebi kolnika nerazvrstane ceste;
- da nakon ugradnje ispune kanala je potrebno izrezati i ukloniti vezne slojeve u širini koliko je iznosila zona rahljenja, a najmanje 20,00 cm sa svake strane kanala prekopa da bi se nestabilno područje nevezanih slojeva kolničke i druge konstrukcije moglo dobro zbiti;

- da se saniranje prekopa mora izvesti u cijeloj širini asfaltiranog kolnika a gdje postoji nogostup i na cijeloj širini nogostupa;
- ako se prekop izvodi na nogostupu uz obilježeni pješački prijelaz, a nogostup visinski nije prilagođen osobama s invaliditetom i smanjene pokretljivosti, a situacija nakon izvedenih zemljanih i montažnih radova nalaže zamjenu postojećih rubnjaka novima (radi dotrajalosti, oštećenja tj. nemogućnosti ponovne ugradnje), obveza je predvidjeti ugradnju novih rubnjaka na način sukladan važećim zakonskim propisima koji se odnose na osiguranje pristupačnosti građevina osobama s invaliditetom i smanjene pokretljivosti;
- da prilikom izrade bitumeniziranog nosivog sloja temperatura podloge i zraka mora biti viša od +5°C, a pri ugradnji habajućeg sloja viša od +10°C;
- da se predvidi po potrebi čišćenje kolnika za vrijeme radnih operacija;
- da se predvidi svakodnevno održavanje prekopa nakon završetka radova do ugrađivanja završnog sloja kolničkog zastora;
- da se izvršiti Upravni odjel za komunalno gospodarstvo Grada Karlovca o datumu početka radova i imenuje odgovornu osobu koja će izvoditi radove;
- da sanaciju oštećenog kolnika asfaltom treba izvršiti registrirana tvrtka o trošku podnositelja zahtjeva;
- da u slučaju da izvoditelj radova nije u mogućnosti u predviđenom roku izvršiti saniranje asfaltnim zastorom zbog zimskih uvjeta, obveza je da saniranje izvršiti na način da se u širini i dužini prekopa postavi na tampon adekvatna folija i ugradi beton debljine asfaltnog zastora do nivelete kolnika. Kada se stvore uvjeti za ugradnju asfaltnog zastora, izvoditelj radova je dužan postavljenu foliju i ugrađeni beton izvaditi i ugrađiti asfalt, a najkasnije do 01.04. tekuće godine.

Tamponski sloj

- 1) Za područje zone instalacija za podlogu i oblogu cijevi koristi se neagresivni pijesak granulacije do 4 (četiri) mm;
- 2) U zoni instalacija materijal se s obje strane ugrađuje istovremeno te zbija u slojevima na način da ne dolazi do pomicanja vodova;
- 3) Ako se instalacije polažu u slojevima jedna iznad druge, tada se moraju polagati isključivo u cijevima, a sve šupljine potrebno je ispuniti poroznim laganim betonom ili sličnim materijalom;
- 4) Zatrpavanje kanala izvodi se zamjenskim materijalom (drobljeni kameni materijal granulacije 0 – 63 mm), u slojevima od 30 (trideset) cm zbijanjem uz optimalnu vlagu.
- 5) Na glavnim nerazvrstanim cestama stupanj zbijenosti tamponskog sloja mora iznositi najmanje $M_s = 100 \text{ MN/m}^2$ ($S_z=100\%$), na sabirnim nerazvrstanim cestama najmanje $M_s = 80 \text{ MN/m}^2$ ($S_z=98\%$), na biciklističkim stazama, nogostupima i ostalim pješačkim površinama najmanje $M_s = 50 \text{ MN/m}^2$ ($S_z=95\%$);
- 6) Visinski položaj izvedenog tamponskog sloja ne smije odstupati više od 2 (dva) cm od zadane visine.

Ugradnja betona i asfaltni zastor:

- 1) Na tamponski sloj ugrađuje se sloj betona C 16/20 (MB-20) debljine 20 (dvadeset) cm ili donjim nosivim slojem od bitumeniziranog drobljenog kamena AC 32 base 50/70 najmanje debljine 8 (osam) cm.
- 2) Asfaltni zastor se u pravilu izvodi u 2 sloja debljine 5 + 3 cm; nosivi sloj AC 16 base 50/70, habajući sloj AC 8 surf 50/70 za kolnik, a u jednom sloju debljine 4 cm, AC 11 surf 50/70 za nogostup, a ukoliko se radi o glavnoj prometnici većeg prometnog opterećenja i/ili postojećem asfaltnom zastoru debljem od 8 cm asfaltni zastor kolnika izvodi u 2 sloja 6 + 4 cm; nosivi sloj AC 22 base 50/70, habajući sloj AC 11 surf 50/70
- 3) Ukoliko se radi o sabirnoj prometnici manjeg prometnog opterećenja, a debljina postojećeg asfaltnog zastora je 5 cm ili manje, tada se asfaltni zastor izvodi u 1 sloju AC 16 surf 50/70 debljine 5 cm.
- 4) Prije asfaltiranja habajućeg sloja potrebno je bitumenizirani nosivi sloj poprskati bitumenskom emulzijom najmanje 3 sata prije polaganja asfalta u količini 0,50 l/m²
- 5) Prilikom izrade bitumeniziranog nosivog sloja (AC base) temperatura podloge i zraka mora biti viša od +5°C, a pri ugradnji habajućeg sloja asfaltbetona (AC 11 surf) viša od +10°C
- 6) Ukoliko se po završetku radova na izradi tamponskog sloja ne može odmah pristupiti asfaltiranju prekopa, potrebno je na izrađeni tamponski sloj položiti plastičnu foliju, te dobetonirati betonom C 12/15 "mršavi beton" do nivelete završnog sloja, do konačnog asfaltiranja, koje mora biti u roku od 7 dana od izvedbe betona.

20. U projektnoj dokumentaciji obvezno predvidjeti:
 - da se zahvat cjelokupnog gradilišta ogradi neprozirnom ogradom najmanje visine 2,00 m;
 - da se odrede pravci kretanja opskrbe gradilišta.
21. Izvođač radova je dužan sanirati sve eventualne štete u cijelom cestovnom profilu i zaštitnom pojasu nerazvrstanih cesta uzrokovane izvođenjem predmetnih radova.
22. Da sanaciju oštećenog kolnika asfaltom treba izvršiti registrirana tvrtka o trošku podnositelja zahtjeva na način da se u troškovniku predvidi sanacije cjelokupne širine i dužine kolnika.
23. Da se nakon izvršenog saniranja, obavijesti Upravni odjel za komunalno gospodarstvo, Odsjek za održavanje nerazvrstanih cesta Grada Karlovca kako bi se organizirao pregled saniranih javnih prometnih površina i nerazvrstanih cesta.
24. Da izvoditelj radova mora ugovoriti sanaciju eventualnih prekopa ili da izvoditelj građevinskih radova prekope sanira sam, uz uvjete da se ti radovi izvode pod kontrolom – nadzorom Upravnog odjela za komunalno gospodarstvo, Odsjeka za održavanje nerazvrstanih cesta Grada Karlovca.
25. Da se predvidi svakodnevno održavanje prekopa nakon završetka radova do ugrađivanja stabilizacije i završnog sloja kolničkog zastora.
26. Da ugrađivanje završnog sloja treba biti izvršeno u roku 15 dana od dana završetka radova.
27. Da se predvidi čišćenje kolnika po potrebi za vrijeme radnih operacija.
28. Da se izvjesti Upravni odjel za komunalno gospodarstvo, Odsjek za održavanje nerazvrstanih cesta Grada Karlovca o datumu početka radova i imenuje odgovornu osobu koja će izvoditi radove.
29. Prometni projekt mora sadržavati prijedlog privremenog upravljanja prometom za vrijeme izvođenja radova. Posebnu pozornost je potrebno posvetiti pješačkom prometu.
30. Obvezuje se investitor da dostavi u ovaj Upravni odjel snimak izvedenog stanja u digitalnom obliku.
31. Ovi posebni uvjeti imaju rok valjanosti 4 godine.
32. Prilikom projektiranja potrebno je pridržavati se odredbi:
 - Pravilnika o prometnim znakovima, signalizaciji i opremi na cestama („Narodne Novine“ br. 92/19);
 - Pravilnik o privremenoj regulaciji prometa i označavanju te osiguranju radova na cestama („Narodne Novine“ br. 92/19);
 - Pravilnik o sadržaju, namjeni i razini razrade prometnog elaborata za ceste (NN br. 140/13);
 - Odluke o nerazvrstanim cestama na području Grada Karlovca (“Glasnik” Grada Karlovca br. 2/14);
 - Pravilnik o izvođenju i sanaciji prekopa na nerazvrstanim cestama na području Grada Karlovca (“Glasnik” Grada Karlovca br. 5/15).
 - Pravilnik o osiguranju pristupačnosti građevina osobama s invaliditetom i smanjene pokretljivosti (NN br. 78/2013)
 - Pravilnik o biciklističkoj infrastrukturi (NN br. 28/16)
33. Investitor - projektant se obvezuju da projektnu dokumentaciju dostave u Upravni odjel za komunalno gospodarstvo, Odsjek za održavanje Grada Karlovca na uvid i izdavanje potvrde.

DOSTAVITI:

1. UO za poslove provedbe dokumenata prostornog uređenja, *elektroničku ispravu putem elektroničkog sustava (<https://dozvola.mgipu.hr>);*
2. Ovaj Upravni odjel, ovdje;
3. Arhiva.



Grad Karlovac, UO za komunalno gospodarstvo, Banjavčičeva 9, 47000 Karlovac,
OIB: 25654647153, tel. +385 47 628 118, fax: +385 47 628 225, www.karlovac.hr

Izradio:	INSTITUT IGH d.d. Zavod za projektiranje 10 000 Zagreb, Janka Rakuše 1
Projekt / Građevina:	IZGRADNJA DESNOG NASIPA KORANE, DESNOG NASIPA KUPE I PROKOPA KORANA-KUPA S NASIPIMA I RJEŠENJEM ODVODNJE NA PODRUČJU GORNJEG MEKUŠJA TE IZGRADNJA CESTOVNOG MOSTA PREKO PROKOPA: 4. faza izgradnje – nastavak iskopa glinenog materijala u cijelom gabaritu prokopa za izgradnju nasipa sustava obrane od poplava karlovačkog područja, prokop Korana – Kupa, nasipi uz lijevu i desnu obalu prokopa, desnu obalu Kupe, lijevu obalu Korane i uz ispusnu ustavu (N1 – N5), upusna i ispusna ustava, građevine za odvodnju zaobalnih voda, uklanjanje dijela nasipa u sklopu zahvata dionice državne ceste D1 (splitski pravac, brza cesta kroz Karlovac, II. etapa I. faze) i 5. faza izgradnje - most preko prokopa na nerazvrstanoj cesti NC 340720 Gornje Mekušje – Kamensko)
Lokacija građevine:	Grad Karlovac, K.O. Gornje Mekušje, K.O. Kamensko i K.O. Karlovac II
Razina razrade:	Glavni projekt
Strukovna odrednica:	Građevinski projekt
Mapa:	26
Zajednička oznaka projekta:	GP-5986/23
Oznaka mape:	72160-GP-032-2023

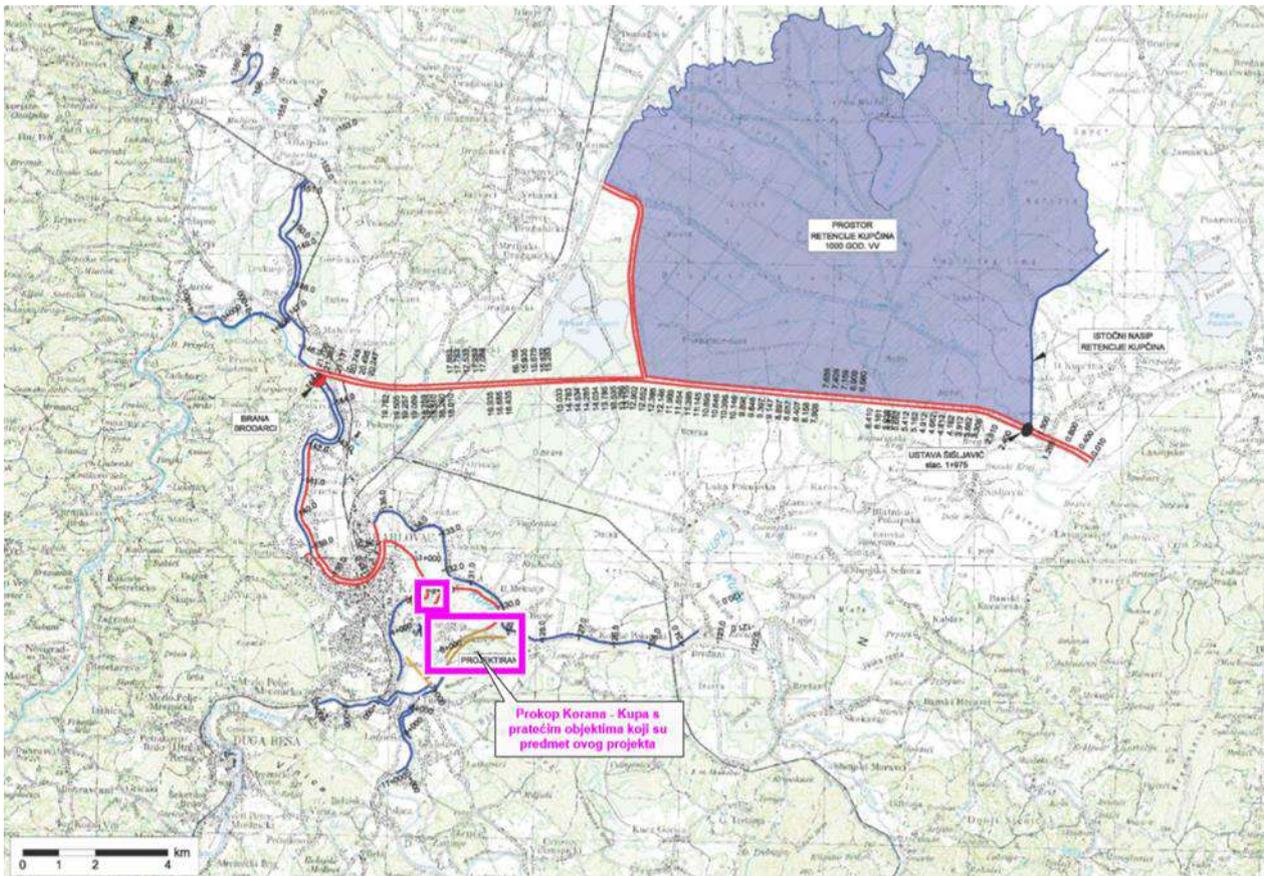
II. TEHNIČKI OPIS

Mjesto i datum: **Zagreb, svibnja 2023.**

II.1 JEDINSTVENI OPIS ZAHVATA

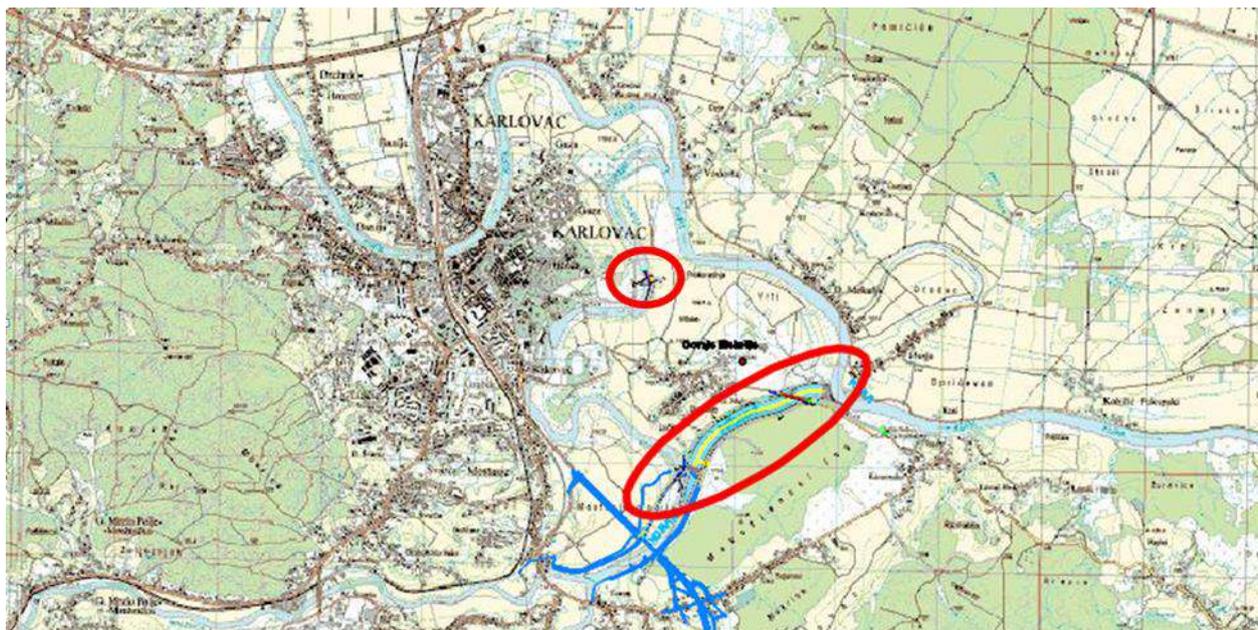
II.1.1 UVOD

Izgradnja i dovršetak cjelovitog sustava zaštite Grada Karlovca od poplava kao stalna i dugogodišnja potreba osobito se našla u središtu pozornosti nakon velikovodnih događaja u 2013. i 2014. godini. Ključne građevine ovoga sustava čine pregrada Brodarci na Kupi, oteretni kanal Kupa-Kupa s retencijom Kupčinom i ustavom Šišljavić, zaštitni nasipi i zidovi na rijekama Kupi, Dobri i Korani te prokop kanala Korana-Kupa s upusnom i ispusnom ustavom na rijeci Korani koji je predmet ovoga projekta.



Slika 1 - Sustav obrane od poplava Grada Karlovca.

Planirani zahvat prokopa s pratećim građevinama je smješten na području Karlovačke županije odnosno Grada Karlovca, na zemljištu k.o. Gornje Mekušje, k.o. Kamensko i k.o. Karlovac II. te čini četvrtu i petu fazu izgradnje zahvata u prostoru *Desnog nasipa Korane, desnog nasipa Kupe i prokopa Korana-Kupa s nasipima i rješenjem odvodnje na području Gornjeg Mekušja te izgradnje cestovnog mosta preko prokopa (Lokacijska dozvola – III. Izmjena i dopuna, klasa UP/I-350-05/20-01/000035; urbroj: 531-06-02-02/02-22-0018 od 23.02.2022.)*.



Slika 2 - Lokacija zahvata prokopa s pratećim objektima

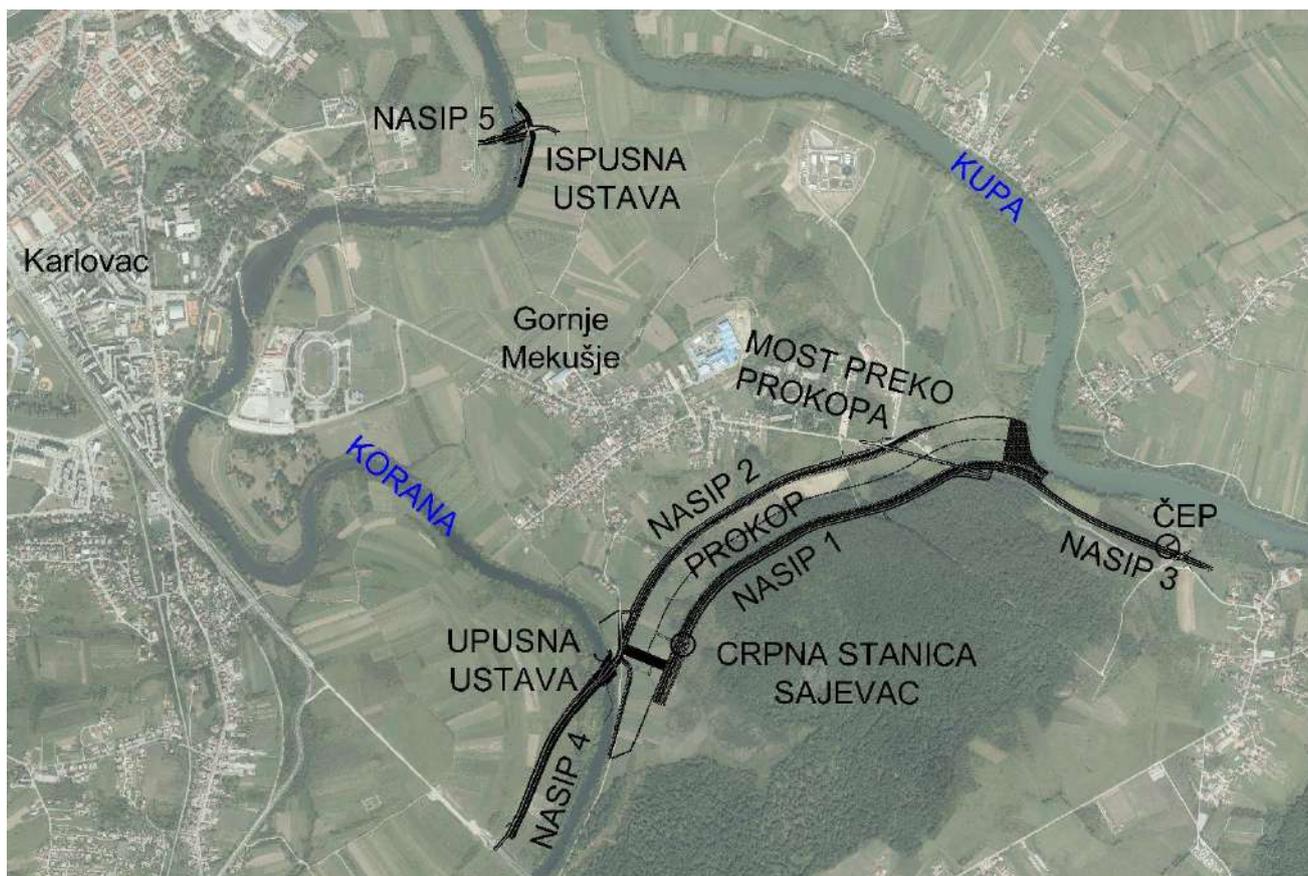
Namjena zahvata je preusmjeravanje velikih voda rijeke Korane prokopom u rijeku Kupu čime bi se izbjegli prolasci visokih vodnih valova kroz gradsko središte i postigla zaštita istočnog dijela Karlovca površine od oko 190 ha. Regulacijom protoka Korane planiranim ustavama, gradskim središtem bi se propuštali mali i srednji protoci vode do $112 \text{ m}^3/\text{s}$ što je unutar kapaciteta korita na tom dijelu.

Zahvat se sastoji od sljedećih građevina:

- Prokop korita Korana-Kupa,
- prateći nasipi: nasip N1 uz desnu obalu prokopa, nasip N2 uz lijevu obalu prokopa, nasip N3 uz desnu obalu Kupe, nasip N4 uz lijevu obalu Korane i nasip N5 uz ispusnu ustavu,
- 2 ustave: upusna i ispusna ustava Korane,
- građevine za odvodnju zaobalnih voda: crpna stanica "Sajevac" s trafostanicom uz nasip N1 i propust $\varnothing 100$ kroz nasip N3 s automatskim zatvaračem i
- cestovni most preko prokopa na nerazvrstanoj cesti NC 340720 Gornje Mekušje – Kamensko

Ovim projektom obrađene su i rekonstrukcije postojeće infrastrukturne građevine u obuhvatu zahvata:

- izmještanje SN i NN elektroenergetske mreže
- rekonstrukcija postojećeg kolektora odvodnje otpadnih voda $\varnothing 1100$ Duga Resa – Karlovac
- rekonstrukcija postojećeg vodoopskrbnog cjevovoda $\varnothing 150$
- rekonstrukcija postojećeg plinovoda $\varnothing 110$



Slika 3 - Građevine zahvata

II.1.2 UVJETI VAŽNI ZA PROVEDBU ZAHVATA U PROSTORU

II.1.2.1 Rješenje križanja planiranog zahvata s postojećom komunalnom infrastrukturom

Tijekom postupka utvrđivanja posebnih uvjeta i uvjeta priključenja ustanovljeno je da se planirani zahvat križa s postojećim vodovima komunalne infrastrukture.

Elektroenergetski vodovi

Prema podacima iz "OČITOVANJA o namjeravanom zahvatu izgradnje u odnosu na objekte visokonaponske elektroenergetske mreže, KLASA: 700/20-07/28 od 15. Siječnja 2020 godine " koje je u postupku utvrđivanja posebnih uvjeta i uvjeta priključenja izdao HRVATSKI OPERATOR PRIJENOSNOG SUSTAVA (HOPS) d.o.o., trasa planiranog nasipa uz desnu obalu Kupe (nasip N3), približno u stacionaži nasipa km 0+220, križat će se s trasom (rezerviranog koridora) planiranog dalekovoda DV 2x110 kV TS Vodostaja (Karlovac II) - TS Švarča (TS Vojnić).

Prema podacima iz posebnih uvjeta koje je u postupku njihovog utvrđivanja izdao HEP, OPERATOR DISTRIBUCIJSKOG SUSTAVA d.o.o., Elektra Karlovac, s planiranim prokopom i nasipom uz lijevu obalu Korane (nasip N4) križat će se postojeći podzemni kabeli TS 35/10(20) kV MEKUŠJE - TS ČVOR SAJEVAČ i budući 35 kV podzemni kabel TS 35/10(20) kV MEKUŠJE – TS 35/10 TURBINA, TS VRBANIČEV PERIVOJ – TS VODOVOD GAZA 3 i TS VODOVOD GAZA 1 i NN nadzemna mreža Gornje Mekuše od TS GORNJE MEKUŠJE.

Elektronička komunikacijska infrastruktura (EKI)

Prema podacima iz izjava o položaju EKI infrastrukturnih operatora HRVATSKI TELEKOM d.d., OT – OPTIMA TELEKOM d.d. i A1 HRVATSKA d.o.o., unutar granica obuhvata planiranog zahvata nema podzemne EKI. Infrastrukturni operator HRVATSKI TELEKOM d.d. izjavio je da se podaci o trasi nadzemne EKI mogu se dobiti "uvidom na terenu".

Vodoopskrba

Prema podacima iz posebnih uvjeta koje je u postupku njihovog utvrđivanja izdao VODOVOD I KANALIZACIJA d.o.o. Karlovac, planirani će se nasip N4 i prokop Korana – Kupa križati s postojećim vodoopskrbnim cjevovodom profila LŽ DN150 mm koji je dio vodoopskrbnog sustava Mekuše.

Na području zahvata postoji izgrađena vodoopskrbna mreža, dok se u naselju Gornje Mekuše planira izgradnja novih vodoopskrbnih cjevovoda prema projektu: Izgradnja vodoopskrbnog cjevovoda u naselju Gornje Mekuše – zapadno od Južnog kolektora. Projekt izradio Prongrad biro d.o.o. Zagreb, Investitor: Vodovod i kanalizacija d.o.o. Karlovac.

Na mjestu križanja prokopa s postojećim vodoopskrbnim cjevovodom profila LŽ DN150mm treba predvidjeti rekonstrukciju uvažavajući sljedeće smjernice:

- Predvidjeti vodonepropusne zasunske komore sa obje strane križanja, s vanjske strane nasipa, na udaljenosti 10 m od nožice nasipa, i to tako da budu vidljiva i dostupna za održavanje. Rekonstrukciju postojećeg vodoopskrbnog cjevovoda treba izvesti u cijeloj dužini ispod prokopa, na dionici između gore spomenutih zasunskih komora. Rekonstruirani vodoopskrbni cjevovod treba biti u zastitnoj cijevi.
- Niveletu tjemena vodoopskrbne cijevi projektirati 1 m ispod vodnih građevina.

Kompletna projektna dokumentacija rekonstrukcije (premještanja) postojećeg vodoopskrbnog cjevovoda biti će izrađena u suradnji i koordinaciji sa tvrtkom Vodovod i kanalizacija d.o.o., Karlovac.

Odvodnja

Prema podacima iz posebnih uvjeta koje je u postupku njihovog utvrđivanja izdao VODOVOD I KANALIZACIJA d.o.o. Karlovac, planirani će se zahvat križati s postojećim kolektorom Duga Resa - Karlovac (promjer kolektora ACC 1100 mm).

Na podruđu zahvata u prostoru planira se izgradnja sanitarne kanalizacije u naselju Gornje Mekuše, za što je izraden projekt: "Izgradnja sanitarne odvodnje u naselju Gornje Mekuše u Karlovcu - zapadno od Južnog kolektora", projekt izradio Prongrad biro d.o.o. Zagreb, investitor: Vodovod i kanalizacija d.o.o.. Projekt prokopa Korana - Kupa usklađen je sa navedenom projektnom dokumentacijom.

Na mjestu križanja prokopa s postojećim kolektorom promjera ACC 1100 mm treba predvidjeti rekonstrukciju kolektora, po postojećoj trasi, uvažavajući sljedeće smjernice:

- Predvidjeti nova revizijska okna na kolektoru s obje strane križanja, s vanjske strane nasipa, na udaljenosti 10 m od nožice nasipa, i to tako da budu vidljiva i dostupna za održavanje kolektora. Rekonstrukciju postojećeg kolektora treba izvesti u cijeloj dužini ispod prokopa, na dionici između gore spomenuta dva nova revizijska okna. Sva postojeća revizijska okna ispod prokopa treba ukinuti.
- Projektirana okna i cijev kolektora predvidjeti od centrifugiranog poliestera.

Plinoopskrba

Prema podacima iz posebnih uvjeta koje je u postupku njihovog utvrđivanja izdalo društvo MONTCOGIM-PLINARA d.o.o. unutar granice obuhvata planiranog zahvata nema postojeće plinske mreže.

Međutim, na predmetnom području DP Grada Karlovca, javnopravno tijelo MONTCOGIM-PLINARA d.o.o. ima projektiranu sa dozvolom za građenje srednjetačne plinsku mrežu, nazivnog tlaka 4 bar predtlaka.

Društvo MONTCOGIM-PLINARA d.o.o. nije u posebnim uvjetima dostavilo trasu ovog planiranog plinoopskrbnog cjevovoda.

II.1.2.2 Usklađenost projektnog rješenja s posebnim uvjetima i uvjetima priključenja

Projektno rješenje usklađeno je sa sljedećim posebnim uvjetima i uvjetima priključenja koji su bili izdati u postupku utvrđivanja putem elektroničkog sustava eKonferencija tijekom prosinca 2019. i siječnja 2020. godine:

- Posebni uvjeti/uvjeti zaštite prirode koje je izdalo **MINISTARSTVO ZAŠTITE OKOLIŠA I ENERGETIKE**, Uprava za zaštitu prirode, KLASA: 612-07/19-63/462, URBROJ: 517-05-2-2-20-2 od 22. siječnja 2020. godine. Ovaj je projekt izrađen sukladno mjerama zaštite okoliša i mjerama ublažavanja negativnih utjecaja na ciljeve očuvanja i cjelovitost područja ekološke mreže koje su propisane Rješenjem o prihvatljivosti zahvata za okoliš (KLASA: UP/I-351-03/18- 02/49; URBROJ: 517-03-1-2-19-35 od 6. kolovoza 2019. godine).
- **Posebni uvjeti i uvjeti priključenja koje je izdalo MINISTARSTVO ZAŠTITE OKOLIŠA I ENERGETIKE**, Uprava za procjenu utjecaja na okoliš i održivo gospodarenje otpadom, HR-10000 Zagreb, Radnička cesta 80, KLASA: 351-03/19- 01/1724, URBROJ: 517-03-1-2-20-2 od 07. siječnja 2020. godine. Ovaj je projekt izrađen sukladno mjerama zaštite okoliša i mjerama ublažavanja negativnih utjecaja na ciljeve očuvanja i cjelovitost područja ekološke mreže koje su propisane Rješenjem o prihvatljivosti zahvata za okoliš (KLASA: UP/I-351-03/18- 02/49; URBROJ: 517-03-1-2-19-35 od 6. kolovoza 2019. godine).
- **MINISTARSTVO UNUTARNJIH POSLOVA**, Ravnateljstvo civilne zaštite, Sektor za inspeksijske poslove, HR-10000 Zagreb, Ilica 335 nije u postupku utvrđivanja posebnih uvjeta i uvjeta priključenja u roku utvrdilo posebne uvjete zbog čega se smatra da posebnih uvjeta nema.
- **Posebni uvjeti koje je izdalo MINISTARSTVO OBRANE**, Uprava za materijalne resurse, Sektor za vojnu infrastrukturu, Služba za vojno graditeljstvo i energetska učinkovitost, HR-10000 Zagreb, Trg kralja Petra Krešimira IV 1, KLASA: 350-05/20- 01/8, URBROJ: 512M3-020202-20-2 od 07.01.2020. godine.
U uvjetima je utvrđeno da se "navedena izgradnja nalazi u blizini vojnog kompleksa, ali ne postoje sigurnosne zapreke za gradnju" te je MINISTARSTVO OBRANE suglasno s planiranim zahvatom u prostoru. U slučaju nailaska na komunalne i energetske priključke za opskrbu vojnog objekta iste je potrebno prostorno definirati i ostaviti u funkciji.

- **URED SANITARNE INSPEKCIJE DRŽAVNOG INSPEKTORATA** u Zagrebu, HR10000 Zagreb, Šubićeva 29 nije u postupku utvrđivanja posebnih uvjeta i uvjeta priključenja u roku utvrdilo posebne uvjete zbog čega se smatra da posebnih uvjeta nema.
- **Posebni uvjeti koje je izdalo MINISTARSTVO POLJOPRIVREDE**, Uprava šumarstva, lovstva i drvne industrije, HR-10000 Zagreb, Planinska ulica 2a, KLASA: 350-05/19-01/1367, URBROJ: 525-07/0179-19-2 od 30.prosinca 2019. Godine.
Za razinu izrade projekta primjenjiv je uvjet naveden pod rednim brojem 4. "Zemlju i ostale materijale za izgradnju zahvata potrebno je uzimati prvenstveno sa dijelova lokacije / zone na kojoj je predviđen zahvat".
Ovim je projektom predviđeno da će se za građenje tijela nasipa, prema zahtjevu Investitora, koristiti dostupni materijali iz iskopa za koji se predviđaju određene mjere poboljšanja istog kroz odabrana tehnička rješenja.
Kameni materijali za građenje servisnog puta, horizontalnog drena i kamene obloge u procjednom kanalu dobavljat će se i dovoziti iz nekog od postojećih legalnih kamenoloma ili šljunčare.
Za oblaganje nasipa koristit će se humus skinut sa područja predviđenog za iskop prokopa, izgradnju nasipa i servisnog puta.
- **Uvjeti građenja koje je izdalo MINISTARSTVO POLJOPRIVREDE**, Uprava poljoprivrede i prehrambene industrije, HR-10000 Zagreb, Ulica grada Vukovara 78, KLASA: 350-05/19-01/1376, URBROJ: 525-11/0603-19-2 od 31.12.2019. godine.
- **Posebni uvjeti građenja koje su izdale HRVATSKE ŠUME d.o.o.**, Direkcija Zagreb, HR-10000 Zagreb, Ulica kneza Branimira 1, KLASA: DIR-17-3671, UR.BROJ: 00- 02-03/04-20-06 od 02.siječnja 2020. godine, prema kojima će planirani prokop Korana – Kupa i nasip N1 (nasip uz desnu obalu prokopa) presjeći postojeću cestu na k.č. 1367/1 K.O. Gornje Mekušje kojom je "šumski kompleks, 15. i 16. odjel u g.j. Kozjača" povezan sa županijskom cestom Ž3186 Gornje Mekušje – Kamensko.
Usporedno sa zaobalnom nožicom nasipa N1 ovim se projektom predviđa izgradnja servisnog puta širine 6,00 m čija će kolnička konstrukcija biti asfaltirana i koji će u konačnici biti priključena na županijsku cestu Ž3186 Gornje Mekušje – Kamensko i nerazvrstanu cestu "Otok".
Na mjestu na kojem će ovaj servisni put presjeći postojeći put na k.č. 1367/1 K.O. Gornje Mekušje, ovim je projektom predviđen priključak postojećeg puta kojim će se zadržati prometna povezanost "šumskog kompleksa" s županijskom cestom Ž3186 Gornje Mekušje – Kamensko.
- **Posebni uvjeti građenja iz područja zaštite kulturnih dobara koje je izdalo MINISTARSTVO KULTURE**, Uprava za zaštitu kulturne baštine, Konzervatorski odjel u Karlovcu, HR-47000 Karlovac, V. Vranicanija 6, Klasa: 612-08/19-23/5707, Urbroj: 532-04-02-09/4-20-02 od 16.siječnja .2020. godine.
Uvjetima je propisan arheološki nadzor tijekom svih zemljanih radova.
- **Dopuna vodopravnih uvjeta koje su izdale HRVATSKE VODE, VGO za srednju i donju Savu**, HR-35000 Slavonski Brod, Šetalište braće Radića 22 i Vodnogospodarska ispostava za mali sliv "Kupa", 47000 Karlovac, Obala Račkog 10, KLASA: 325-01/19- 18/0007647, URBROJ: 374-3111-1-20-2 od 17.01.2020. godine. Sukladno navedenim uvjetima, u ovom je projektu prikazana pregledna situacija planiranog zahvata, detaljne situacije, uzdužni profili i karakteristični presjeci. Dati su podaci iz geotehničkih i drugih istražnih radova koji su provedeni za potrebe izrade projekta. Također, sukladno uvjetima, u ovom su projektu planirani objekti obrane od poplave dimenzionirani za mjerodavnu veliku vodu 100 godišnjeg povratnog perioda u budućem stanju izgrađenosti vodoprivrednog sustava, uz sigurnosno nadvišenje od 1,20 m. Oborinske vode s kolničke konstrukcije mosta riješiti poprečnim i uzdužnim padovima nivelete, te ih zatvorenim sustavom odvodnje sprovesti u sustav odvodnje pristupnih prometnica s obje strane.

- **Posebni uvjeti i uvjeti priključenja koje su izdale HRVATSKE CESTE d.o.o.**, HR47 100 Karlovac, Banija 160A, KLASA: 340-09/19-08/468 -1880, URBROJ: 345-900- 901-561/300-20-03 od 15.01.2020. godine.
U posebnim uvjetima je utvrđeno da su predmetni planirani zahvat i zahvat "DIONICA DRŽAVNE CESTE D1 - SPLITSKI PRAVAC, BRZA CESTA KROZ KARLOVAC, Dionica od križanja "MOSTANJE" do križanja "VUKMANICKI CEROVAC", ETAPA 3, FAZA 3.1.1 i FAZA 3.2. međusobno usklađeni, čime su ovi posebni uvjeti ovim projektom ispoštovani.
- **Posebni uvjeti gradnje koje je izdala HŽ INFRASTRUKTURA d.o.o.**, Sektor za razvoj, pripremu i provedbu investicija i EU fondova, Odjel za pripremu investicija, Grupa za pregled tehničke dokumentacije, HR-10000 Zagreb, Mihanovićeve 12, RK broj: 857/19, Znak: HŽI - 1.3.2. SČT od 07.01.2020. godine u kojima se navodi da posebnih uvjeta nema.
Posebni uvjeti gradnje koje je izdala ŽUPANIJSKA UPRAVA ZA CESTE KARLOVAČKE ŽUPANIJE, HR- 47250 Duga Resa, Barilović, Belajske Poljice, Poslovni park Karlovac 1/A, Klasa: 350-01-02-20/1, Ur.broj: 02-4-2-20/MB od 02.01.2020. godine u kojima se navodi da posebnih uvjeta nema iz razloga "što predmetna lokacija nije u nadležnosti Županijske uprave za ceste".
- **Posebni uvjeti gradnje koje je izdala HRVATSKA REGULATORNA AGENCIJA ZA MREŽNE DJELATNOSTI (HAKOM)**, HR-10110 Zagreb, Ulica Roberta Frangeša Mihanovića 9, KLASA: 361-03/19-01/11851, URBROJ: 376-05-3-20-2 od 16. siječnja 2020. godine. Ovim se uvjetima uvjetuje projektiranje zaštite postojeće elektroničke komunikacijske infrastrukture (EKI) ili njezino eventualno potrebno premještanje uz obavezu "ucrtavanja postojeće EKI u situacijski prikaz". Za dobivanje točnog položaja postojeće EKI nositelj zahvata je upućen na infrastrukturne operatore: HRVATSKI TELEKOM d.d., OT-OPTIMA d.d. i A1 Hrvatska d.o.o. Sukladno navedenom uvjetu i na zahtjev projektanta, ishodišne su sljedeće izjave:
 - Izjava o položaju elektroničke komunikacijske infrastrukture (EKI) koju je izdao **HRVATSKI TELEKOM d.d.**, Sektor pristupnih mreža, Odjel upravljanja elektroničkom komunikacijskom infrastrukturom, Radnička cesta 21, HR - 10110 Zagreb, oznaka T43-55247768-20 od 10.02.2020. u kojoj je navedeno da ovaj infrastrukturni operator na području predmetnog zahvata nema podzemne EKI, a da se podaci o trasi nadzemne EKI mogu se dobiti "uvidom na terenu" što je učinjeno za potrebe izrade glavnog projekta.
 - Izjava o položaju elektroničkih komunikacijskih kabela koju je izdao **A1 HRVATSKA d.o.o.**, HR – 10000 Zagreb, Vrtni put 1 od 07.02.2020. u kojoj je navedeno da ovaj infrastrukturni operator u zoni zahvata nema položenu infrastrukturu.
 - Izjava o položaju EK infrastrukture u zoni zahvata koju je izdao **OT – OPTIMA TELEKOM d.d.**, Bani 75a, Buzin, 10010 Zagreb, Broj: OT-47-15/20 od 03.02.2020. u kojoj je navedeno da ovaj infrastrukturni operator na području predmetnog zahvata nema izgrađenu vlastitu elektroničku komunikacijsku infrastrukturu.
- **Posebni uvjeti iz oblasti prometa koje je izdao GRAD KARLOVAC**, Upravni odjel za komunalno gospodarstvo, HR-47000 Karlovac, Banjavčičeva 9, KLASA: 340-02/20- 02/08, URBROJ: 2133/01-07-01/02-17-02 od 17.01.2020. godine. Posebnim je uvjetima uvjetovana izgradnja cestovnog mosta na mjestu na kojem planirani prokop presijeca nerazvrstanu cestu NC 340720 Gornje Mekušje – Kamensko.
Ovim je projektom na ovom mjestu predviđena izgradnja cestovnog mosta za dvosmjerni promet s dvije cestovne trake širine po 3,5 m i pješačkom stazom/nogostupom koji je od cestovne trake odvojen odbojnom ogradom. Također, u skladu s uvjetima je u ovom projektu usporedo s zaobalnom nožicom nasipa uz desnu obalu prokopa (nasip N1) predviđena izgradnja asfaltiranog servisnog puta širine 6,00 m koji će povezivati nerazvrstanu cestu NC 340720 Gornje Mekušje – Kamensko i nerazvrstanu cestu "Otok" koja će povezivati naselje Kamensko i Turanj.
Također, projektom je predviđena izgradnja asfaltiranog servisnog puta širine 6,00 m uz zaobalnu stranu nasipa uz lijevu obalu Korane (nasip N4) koji će biti spojen na nerazvrstanu cestu "Otok".

- **Posebni uvjeti koje je izdao HEP, OPERATOR DISTRIBUCIJSKOG SUSTAVA d.o.o., Elektra Karlovac**, HR-47000 Karlovac, Vladka Mačeka 44, broj i znak: 401700102/93/201F od 13.01.2020. godine. U posebnim je uvjetima navedeno da se unutar granica obuhvata planiranog zahvata nalaze postojeći podzemni kabel TS 35/10(20) kV MEKUŠJE - TS ČVOR SAJEVAC i trasa budućeg 35 kV podzemnog kabela TS 35/10(20) kV MEKUŠJE - TS 35/10 TURBINA, TS VRBANIČEV PERIVOJ – TS VODOVOD GAZA 3 i TS VODOVOD GAZA 1 i NN nadzemna mreža Gornje Mekuše od TS GORNJE MEKUŠJE.

Planirani zahvat u prostoru dolazi u blizinu postojećih elektroenergetskih vodova, a koji su u nadležnosti HEP ODS-a; Prigodom projektiranja građevine potrebno je uvažiti minimalne sigurnosne udaljenosti i razmake navedene u „Pravilniku o tehničkim normativima za izgradnju nadzemnih elektroenergetskih vodova nazivnog napona od 1 do 400 kV" (SL broj 65/88 i NN broj 24/97), a za podzemne kabele uvažiti minimalne sigurnosne udaljenosti križanja i paralelnog vođenja kabela navedene u „Tehničkim uvjetima za polaganje elektroenergetskih kabela nazivnog napona 1 kV do 35 kV" (Bilten HEP-Oistribucije broj 130, koji se nalazi na mrežnim stranicama HEP ODS-a).

Uvjetima je uvjetovano projektiranje i izgradnja kabelaške kanalizacije na mjestima križanja planiranog prokopa i nasipa i postojećih SN kabela TS 35/10(20) kV MEKUŠJE - TS ČVOR SAJEVAC, TS 35/10(20) kV MEKUŠJE - TS SAJEVAC te budućeg 35 kV podzemnog kabela TS 35/10(20) kV MEKUŠJE – TS 35/10 TURBINA;
Zaključno, na prelazu prokopa preko postojećih SN kabela TS 35/10(20) kV MEKUŠJE ~ TS

CVOR SAJEVAC, TS 35/10(20) kV MEKUŠJE- TS SAJEVAC i budućeg 35 kV podzemnog kabela IS 35/10(20) kV MEKUŠJE - TS 35/110 TURBINA Investitor - HRVATSKE VODE treba financirati izgradnju kabelaške kanalizacije.

Očitovanje o namjeravanom zahvatu izgradnje u odnosu na objekte visokonaponske elektroenergetske mreže koje je izdao HRVATSKI OPERATOR PRIJENOSNOG SUSTAVA (HOPS) d.o.o., Sektor za razvoj, priključenja, izgradnju i upravljanje imovinom, HR-10000 Zagreb, Kupska 4, KLASA: 700/20-07/28, URBROJ: 3-200-002- 06/JM-20-01 od 15.siječnja 2020. godine.

U "očitovanju" je utvrđeno da unutar granica planiranog zahvata nema postojećih elektroenergetskih vodova i postrojenja (DV i TS) napona 400, 220 i 110 kV u nadležnosti Hrvatskog operatora prijenosnog sustava d.o.o., ali da se unutar granica obuhvata planiranog zahvata nalazi "rezervirani koridor za trasu planiranog dalekovoda DV 2x110 kV TS Vodostaja (Karlovac II) - TS Svarca/TS Vojnić". U "očitovanju" se traži da se "kroz izradu glavnog projekta kroz zasebni naslov obradi tekstualno i grafički, odnosno opiše i prikažu mjesta križanja planiranog visokonaponskog dalekovoda i planiranog zahvata u prostoru".

- **Posebni uvjeti koje je izdao MONTCOGIM-PLINARA d.o.o.**, Distributivno područje Karlovac, HR-47000 Karlovac, Vlatka Mačeka 26a, br. PU-KA-009/01/2020/ od 16.01.2020. godine. U posebnim je uvjetima utvrđeno da na predmetnom području Montcogim-Plinara d.o.o. ima projektiranu sa dozvolom za građenje "srednjetačnu plinsku mrežu nazivnog tlaka 4 bar pretlaka". Posebnim se uvjetima uvjetuje usklađenje projekata planiranog zahvata s navedenim projektom plinske mreže. Unutar glavnog projekta ucrtana je projektirani ST plinovod.
- **Posebni uvjeti koje je izdao VODOVOD I KANALIZACIJA d.o.o. Karlovac**, HR 47000 Karlovac, Gažanski Trg 8, URBROJ: 5-3316-0002/ZP (**Vodoopskrba**) od 13.01.2020. godine. U uvjetima se navodi da na području predmetnog zahvata u prostoru postoji vodoopskrbna mreža zbog čega je na mjestima križanja uvjetovana njezina rekonstrukcija. Također se na području planiranog zahvata planira i izgradnja vodoopskrbnog cjevovoda u naselju Gornje Mekuše za što je već izrađena projektna dokumentacija i zbog čega se uvjetuje međusobna usklađenost projekata planiranog zahvata s navedenim projektom.
Također se uvjetuje da planirani zahvat u prostoru ne smije negativno utjecati na funkcioniranje vodocrpilišta grada Karlovca.

- **Posebni uvjeti koje je izdao VODOVOD I KANALIZACIJA d.o.o. Karlovac**, HR 47000 Karlovac, Gažanski Trg 8, URBROJ: 5-3316-0003/ZP (**Odvodnja**) od 13.01.2020. godine. U posebnim se uvjetima navodi da će se predmetni zahvat u prostoru križati s postojećim kolektorom "Duga Resa - Karlovac (promjer kolektora 1100 mm)" te je uvjetovana rekonstrukcija predmetnog kolektora na mjestu križanja. Također je navedeno da se unutar granica obuhvata planiranog zahvata planira i izgradnja sanitarne kanalizacije u naselju Gornje Mekuše za što je već i izrađena projektna dokumentacija zbog čega se uvjetuje međusobno usklađivanje oba projekta. Unutar glavnog projekta izrađena je zasebna MAPA glavnog projekta kojoj je obrađena uvjetovana rekonstrukcija.

II.2 TEHNIČKO RJEŠENJE

II.2.1 OPĆENITO

Ova mapa glavnog projekta prokopa Korana - Kupa izrađena je sukladno svim podlogama koje su prethodile izradi ovog projekta (Idejni projekt, Posebni uvjeti javnopravnih tijela, Prostorni planovi).

Radi izgradnje prokopa Korana - Kupa postojeća lokalna cesta LC34072 se izmješta. Ukupna duljina projektirane prometnice iznosi 483,58 m. Nagib nivelete projektirane prometnice kreće se od 0,23% do 4,45% s radijusima zaobljenja tangenti nivelete od 1.400m do 3.760m. Vertikalni tok trase uvjetovan je na početku i kraju dionice visinom spoja na postojeću lokalnu cestu LC34072, dok je na lokaciji prokopa vertikalni tok definiran potrebnom visinom za smještajem mosta. Predmetnoj dionici širina kolnika iznosi ukupno 7,10 m, s voznim trakovima širine 3,25 m i rubnim trakovima širine 0,30 m.

Od stacionaže prometnice 0+000,00 do stacionaže prometnice 0+055,76 sa svake strane projektirane prometnice izvodi se biciklistička staza za jednosmjernan promet biciklista te nogostup u širini od 1,60 m. Nakon mosta od stacionaže prometnice 0+380,00 pješaci i biciklisti se vode s lijeve strane kolnika, širina pješačke staze 1,60 m dok je biciklističke staze 2,0m.

Prema ishodenim posebnim uvjetima od javnopravnog tijela HRVATSKE VODE, Vodnogospodarska ispostava za mali sliv "KUPA" 47000 Karlovac, Obala Račkog 10, od 17.01.2020 godine, navedeno je oborinske vode s kolničke konstrukcije prometnice preko mosta treba riješiti poprečnim i udužnim padovima niveleta te ih zatvorenim sustavom odvodnje sprovesti u sustav odvodnje pristupnih cesta s obje strane.

Na predmetnom objektu projektiran je zatvoreni sustav odvodnje. Cijev za uzdužnu odvodnju smještena je s lijeve strane objekta, na nižoj strani poprečnog presjeka mosta. Oborinska voda s kolnika sakuplja se tipskim slivnicima od lijevanog željeza i odvodi uzdužnom odvodnjom. Predviđeni su slivnici na razmaku od 10 m.

Predmet ove mape glavnog projekta je oborinska odvodnja mosta preko prokopa Korana – Kupa profila $\Phi 315\text{mm}$ unutar obuhvata zahvata izgradnje prokopa Korana – Kupa s pratećim objektima na k.č.br. 1360, 1357, 1358, 1359, 1584/1, 979, 980, 983, 984, 987, 972, 1519/1 k.o. Gornje Mekušje, Karlovačka županija.

II.2.2 PROJETIRANO STANJE

Za potrebe izrade ove mape glavnog projekta razmatrat će se isključivo slivna površina prometnice preko mosta, bez eventualnog uzimanja u obzir uzvodnog ili nizvodnog sliva postojeće prometnice.

TRASA GLAVNE ODVODNJE

Odvodnja prometnice preko mosta Korana – Kupa sastoji se od sliva (zapadni i istočni sliv) pošto se najviša točka prometnice nalazi na samom mostu preko prokopa Korana – Kupa između stupova oznaka S8 i S9.

Zapadnom slivu pripada oborinski kanal OK.1 i isti je projektiran u ukupnoj duljini od $L=319,70\text{m}$. Profil cjevovoda je DN300mm.

Istočnom slivu pripada oborinski kanal OK.2 i isti je projektiran u ukupnoj duljini od $L=161,93\text{m}$. Profil cjevovoda je DN300mm.

Rasponska konstrukcija objekta podijeljena je dilatacijskim napravama, zbog promjene temperature i utjecaja stezanja i puzanja betona. Na mjestima gdje se dilatira objekt, postavlja se i dilatacija cjevovoda. Mogući pomak cjevovoda u dilataciji mora biti za 20% duži nego dilatacija na objektu.

ODVODNJA POVRŠINSKIH VODA SA KOLNIKA PROMETNICE

Sustav kolničke odvodnje projektiran je sa svrhom da se vode čim brže, bez štetnih efekata (izbjegavanje pojava većih koncentracija površinskog otjecanja, privremenog plavljenja dijelova kolnika i eliminiranje pojava stvaranja akvaplaninga) odstrane s kolnika što je osnovni zahtjev s aspekta sigurnosti prometa. U tom smislu odvodnja s kolničke površine omogućena je minimalnim poprečnim padovima od $i=2,50\%$. Ocijedene vode s kolnika prihvaćaju se neposredno na rubu kolničke površine u slivničke rešetke.

II.2.3 OPIS ELEMENATA ODVODNJE

SLIVNIČKE REŠETKE

Vode skupljene na kolniku odvođe se slivnicima izrađenim iz lijevanog željeza s bočnim izljevnom otvorom DN 150 mm, sa rešetkom veličine 300x480mm za prometno opterećenje D 400 kN prema HRN EN 124, podesivom po visini, lateralno i okretno pomoću priteznog prstena, postavljenima uz rub na nižoj strani kolnika.

Donji dio slivnika je sa prirubnicom za lijepljenje i uklještenje hidroizolacije izrađen prema HRN EN1253, sa bočnim (horizontalnim) priključkom DN150. Između priteznog prstena i donjeg dijela slivnika nalaze se procjedni otvori. Prije postave habajućeg sloja asfalta može se vršiti odvodnja za vrijeme gradnje, ako se izbije dio okvira rešetke namijenjen za tu svrhu. Sa priteznim prstenom se kontinuirano podešava visine okvira s rešetkom od 85 do 160 mm. Rešetka ima razmak između prečki 23mm, ukupne površine ulijeva 523 cm². Košara za prihvat taloga iz toplo pocinčanog čelika zapremine 5 litara.

Na most se ugrađuje 28 kišnih rešetki, po 2 u polju, na međusobnoj udaljenosti 10 m.

CIJEVI

Cjevovod se izvodi od poliestera (stakloplastike) DN300, obodne krutosti SN 10 000 N/m², debljine stijenke min 8 mm i težine 15 kg/m. Cijevi moraju imati atest o svojim kvalitetama.

Osobine PES (GRP) cijevi:

- Mala težina i jednostavno spajanje cijevi omogućuju veliku brzinu polaganja
- Velika otpornost na habanje
- Dobra hidraulička svojstva posljedica su glatkih unutrašnjih površina (hrapavost stijenke $\leq 0,01\text{mm}$). Zbog postojanosti prema abraziji i inkrustacijama, hidraulička svojstva ostaju očuvana tijekom čitavog vijeka trajanja cjevovoda.
- Neosjetljivost na visoke i niske temperature
- Moguće polaganje pri raznim vremenskim uvjetima
- Velika statička opteretivost
- Dugi vijek trajanja
- Moguć kruti pomak u spojnici

Cjevovod prati uzdužni pad mosta min $I=0,20\%$ do max. $I=4,45\%$. Niveleta cijevi na mostu je na dubini 1,11m, mjereno od kote nižeg ruba kolnika prometnice preko mosta.

Da bi se omogućilo pomicanje cjevovoda na vijaduktu, a zbog dilatiranja objekta, na mjestima dilatacijskih naprava ugrađuju se EPDM spojnice koji omogućuju pomicanje cijevi, ovisno o «radu» mosta. Ugrađuju se spojnice DN300 mm dužine 800 mm u neposrednoj blizini prijelazne naprave, na upornjacima U1 i U2. Za potrebe ispiranja i održavanja cjevovoda ugrađuju se revizijski elementi na svakih cca 100 m, ukupno 3 revizijska elemenata.

OVJES ZA CIJEVI

Predviđen je sustav vješaljki i obujmica koji se učvršćuju na AB nosač i ploču objekta (horizontalno i vertikalno ukrućenje). Vješaljke su preko zglobne veze usidrene u ploču objekta. Ovjesi za cijevi se ugrađuju na svakih cca 150 cm.

Cijevi su ovješene jednostavnim ovjesom koji se sastoji od vješaljki od okruglog čelika $\varnothing 16$ mm. Vješaljke su konstantne duljine cca 100 – 130 cm. Cijev je pomoću obujmice i sustava vješaljki pričvršćena na konstrukciju mosta. Između obujmice i cijevi se stavlja gumeni podmetač.

II.2.4 GLAVNE ZNAČAJKE SUSTAVA ODVODNJE

II.2.4.1 Trasa cjevovoda odvodnje

Prostorni raspored cjevovoda odvodnje prikazan je u grafičkih priloga projekta. Trasa je prikazana na katastarskoj podlozi i na projektiranoj prometnoj površini u mjerilu 1:1000.

Cjevovod odvodnje od mosta smješta se u bankini projektirane prometnice na strani na kojoj je smješten cjevovod na mostu. Cjevovod odvodnje mosta smješta se na nižoj strani poprečnog presjeka mosta, odnosno na stani na kojoj se nalaze vodolovna grla koja sakupljaju površinsku vodu sa kolnika mosta.

II.2.4.2 Niveleta cjevovoda odvodnje

Prilikom definiranja nivelete predmetne dionice odvodnje prometnice posebna pažnja posvećena je činjenici da je projektiranu dionicu bilo potrebno uklopiti u novoprojektirano stanje prokopa Korana – Kupa sa pratećim objektima.

Niveleta cjevovoda odvodnje određena je u odnosu na visinu i konfiguraciju terena, visinu i konfiguraciju projektiranog prokopa te u odnosu na dubinu projektiranog obodnog kanala vanjske odvodnje servisne ceste.

Cjevovod odvodnje položen je tako da je omogućena odvodnja gravitacijskim putem s padom min $I=0,20\%$ do max $I= \max. I=4,45\%$. Prosječna usvojena dubina polaganja cjevovoda u rovu iznosi cca $H=2,10$ m.

II.2.4.3 Transport i skladištenje cijevi

Sav transport cjevovodnog materijala treba vršiti odgovarajućom mehanizacijom i na način koji zahtijeva proizvođač materijala. Sav materijal treba skladištiti tako da se onemogućuje zagađivanje zemljom, prljavom vodom ili ostalim štetnim materijalima. Treba predvidjeti i zaštitu od smrzavanja ili sunca odgovarajućim nadstrešnicama, posebno za cijevi.

Potrebno je poštivati uvjete proizvođača za skladištenje. Raspored materijala na skladištu mora biti takav da se prilikom kretanja vozila za utovar i istovar spriječi mehaničko oštećenje. Na gradilište materijal treba dostavljati u koordinaciji s montažom.

II.2.4.4 Polaganje kanalizacijskog cjevovoda

Iskop kanalizacijskog rova treba vršiti tako da se osigura stabilnost bokova rova. Rov je predviđen širine 100cm na dnu sa nagibom starnice pokosa 5:1. Iskop je potrebno izvoditi u kratkim potezima potrebnim za postavljanje 12 do 24 m cijevi i zatim djelomično zatrpavati odmah nakon izvedbe.

Nakon provedene probe nepropusnosti kanalske dionice, rov se zatrpava u slojevima od 30 cm uz čvrsto nabijanje ručnim nabijačima.

Predviđeno je i lokalno snižavanje eventualno prisutne podzemne vode crpljenjem (cca. 30 cm ispod dna cijevi) za vrijeme izvođenja određenog poteza kolektora.

Izbor načina odvodnje nadošle podzemne vode odredit će se prema konkretnim prilikama i intenzitetu dotoka. Odabrana tehnologija snižavanja nivoa podzemnih voda, mora omogućiti rad u suhom.

Cijevi se polažu na posteljicu od granulata veličine zrna 4-8 mm, debljine minimalno 15 cm +1/10 promjera cijevi. Da bi se osigurao traženi kut nalijeganja od min. 90° potrebno je ručnim nabijačem zbiti posteljicu oko cijevi. Cijev mora čitavom svojom dužinom dobro nalijegati na posteljicu, izuzeta su mjesta spojnih udubljenja. Uvođenje cijevi u kinetu može se ovisno o prilikama na gradilištu, vršiti ručno. Pri upotrebi mehanizacije za podizanje treba koristiti pomoćno remenje (lanci i sajle mogu oštetiti cijevi pa ih ne treba koristiti). Krajevi cijevi ne smiju ni u kom slučaju biti oštećeni vješanjem cijevi na kuke.

Cijevi se zatrpavaju s obje strane istovremeno u slojevima do 30 cm uz nabijanje. Zatrpavanje cijevi do 30 cm iznad tjemena vršiti sa granulatom 8-16 mm (potrebna zbijenost podtla je $Me=30MN/m^2$). Ostatak rova zatrpava se u slojevima do 30 cm drobljenim kamenom uz nabijanje do potrebne zbijenosti $Me=80$ i $100MN/m^2$.

Nabijanje nasipnog materijala treba dati čvrstu vezu sa sraslim tlom i time uspostaviti trenje i rasterećenje cijevi. Materijal od iskopa prevesti će se na gradsku deponiju. Nakon polaganja kanalizacijskih cijevi, montaže (montažu spojeva izvesti točno prema smjernicama proizvođača cijevi) i izvedbe okana, potrebno je izvršiti ispitivanje kanala na vodonepropusnost.

To se izvodi po dionicama između dva okna prema važećim propisima za ispitivanje kanala na vodonepropusnost. Nakon uspješno provedenog ispitivanja na vodonepropusnost pristupa se zatrpavanju kanalskog rova.

II.2.5 OBJEKTI SUSTAVA ODVODNJE

II.2.5.1 Revizijska okna

U svrhu omogućavanja čišćenja i održavanja sustava odvodnje predviđena je ugradnja (hidrotehničkih objekata) prolaznih revizijskih okana, čiji je broj, raspored te druge karakteristike prikazane u priloženim grafičkim prilogima projekta te dodatno opisan u stavkama troškovnika.

II.2.5.2 Predgotovljena revizijska okna

Kako bi se postigla što veća nepropusnost sustava odvodnje, revizijska okna su odabrana kao prefabricirana, od istog materijala kao i cjevovod – poliester (GRP).

GRP kontrolna okna su predgotovljena okna (tvornički izrađena po mjeri) od GRP cijevi Ø800mm. Okna su pokrivena L.Ž. poklopcima nosivosti 400 kN proizvedenim u skladu s HRN EN 124. Na dnu okana formirane su odgovarajuće kinete. Kotu gornjeg nivoa poklopca uskladiti s kotom uređene prometne ili druge površine. Pokrovna ploča kontrolnih okana izvodi se od armiranog betona klase C30/37, dok se ispod pokrovne ploče izvodi donji AB prsten na koji se montira AB pokrovna ploča.

Za silaz u okno u ploči će se ostaviti otvor na koji se ugrađuje tipski lijevano željezni okrugli poklopac Ø 600 mm s okvirom, a za odgovarajuću vrstu opterećenja. U širini otvora ugraditi će se penjalice (ljestve) na vertikalnom razmaku 30 cm.

Okna se polažu na podložni beton C16/20 debljine 10cm. Prostor oko cijevi i ispod vertikalne cijevi okna se dodatno obetonirava betonkom oblogom klase C30/37 zbog mogućeg djelovanja uzgona. Izrada i ugradnja betona je u svemu prema propisima za beton i armirani beton. Betonska armatura je pripremljena i postavljena prema propisima za armirani beton i nacrtima savijanja i postavljanja betonskog čelika.

Oplata se izvodi od glatke drvene građe ili drugih materijala kako se beton ne bi trebao naknadno dodatno obrađivati.

U ovisnosti od dimenzije cjevovoda predviđa se ugradnja 1 tipa predgotovljenog revizijskog okna (vidljivo u nacrtu Br. 1201. – Nacrt revizijskog GRP okna). Ukupno je predviđena interpolacija 13 predgotovljenih GRP revizijskih okana.

Tablica 1 – Specifikacija okana oborinskog kanala 1:

SPECIFIKACIJA OKANA - OBORINSKI KANAL 1										
Oznaka okna	Materijal okna	Opis okna	X koordinata	Y koordinata	Kota poklopca	Kota nivelete	Kota dna okna	Kota iskopa rova okna	Dubina okna	Dubina iskopa
					(m.n.m.)	(m.n.m.)	(m.n.m.)	(m.n.m.)	(m.)	(m.)
RO.1	GRP	DN800	428,739.04	5,038,430.10	113.73	109.09	108.98	108.86	4.75	4.87
RO.2	GRP	DN800	428,721.76	5,038,442.04	113.95	110.11	110.01	109.89	3.94	4.06
RO.3	GRP	DN800	428,722.81	5,038,448.45	114.00	111.54	111.44	111.32	2.57	2.69
RO.4	GRP	DN800	428,740.05	5,038,445.46	114.05	112.35	112.24	112.12	1.81	1.93
RO.5	GRP	DN800	428,763.64	5,038,441.01	114.37	112.78	112.67	112.55	1.70	1.82
RO.6	GRP	DN800	428,784.10	5,038,436.28	114.70	113.19	113.08	112.96	1.62	1.74
RO.7	GRP	DN800	428,789.10	5,038,436.27	114.71	113.29	113.18	113.06	1.53	1.65
RO.8	GRP	DN800	428,799.04	5,038,433.58	114.89	113.49	113.39	113.27	1.51	1.62

Tablica 2 – Specifikacija okana oborinskog kanala 2:

SPECIFIKACIJA OKANA - OBORINSKI KANAL 2										
Oznaka okna	Materijal okna	Opis okna	X koordinata	Y koordinata	Kota poklopca	Kota nivelete	Kota dna okna	Kota iskopa rova okna	Dubina okna	Dubina iskopa
					(m.n.m.)	(m.n.m.)	(m.n.m.)	(m.n.m.)	(m.)	(m.)
RO.9	GRP	DN800	429,074.18	5,038,359.27	113.21	111.50	111.39	111.27	1.82	1.93
RO.10	GRP	DN800	429,083.82	5,038,356.67	112.76	111.23	111.12	111.01	1.64	1.76
RO.11	GRP	DN800	429,085.93	5,038,354.54	112.60	111.15	111.04	110.92	1.56	1.68
RO.12	GRP	DN800	429,097.49	5,038,351.32	112.07	110.83	110.72	110.60	1.35	1.47
RO.13	GRP	DN800	429,114.75	5,038,346.23	111.35	110.34	110.23	110.11	1.12	1.23

II.2.5.3 Slivnici

Slivnici se izvode od polietilenskih cijevi PEHD Ø630/535mm, ukupne dubine od cca 0,80-1,20m +1,00m i obetoniravaju se betonom klase C 25/30 debljine 15 cm na licu mjesta. Spoj između slivnika i okna izvodi se sa PEHD cijevima ØV 200 mm na licu mjesta. Za prihvat vode u slivnik ugrađuje se kišna rešetka veličine 400x400mm za odgovarajuće prometno opterećenje tj za 400 kN.

Slivnik se polaže na uređeno temeljno tlo gdje stupanj zbijenosti u odnosu na standardni Proctorov postupak iznosi najmanje 95%, a modul stišljivosti najmanje 40 MN/m². Alternativno se može izvesti podložni beton klase C 16/20, debljine min 15,0 cm.

Tablica 3 – Specifikacija slivnika:

TABLICA SLIVNIKA									
Oznaka slivnika	Ime priključka	Visina rešetke vodolovnog grla	Kota dna slivnika	Dubina slivnika	Visina nivelete - izljev iz slivnika	Visina nivelete - uljev u rev. Okno	Dužina priključka (m)	Nazivni promjer cijevi	Pad nivelete dionice
		(m.n.m.)	(m.n.m.)	(m)	(m.n.m.)	(m.n.m.)	(m)	(mm)	‰
SL.1	Priključak SL.1	114.03	112.03	2.00	113.03	113.00	1.78	200	20.00
SL.2	Priključak SL.2	114.04	112.03	2.01	113.03	113.01	0.99	200	20.00
SL.3	Priključak SL.3	114.27	112.27	2.00	113.28	113.25	1.31	200	20.00
SL.4	Priključak SL.4	114.63	112.62	2.00	113.63	113.60	1.23	200	20.00
SL.5	Priključak SL.5	112.10	110.10	2.01	111.10	111.08	1.15	200	20.00

II.2.6 POSEBNI TEHNIČKI UVJETI GRAĐENJA

Za sve radove treba primjenjivati postojeće tehničke propise, građevinske norme, a upotrebljeni materijal, koji izvođač dobavlja i ugrađuje, mora odgovarati važećim propisima.

Izvedba radova treba biti prema nacrtima, opisu radova, detaljima i prema pravilima struke. Eventualna odstupanja treba prethodno dogovoriti s nadzornim inženjerom i projektantom za svaki pojedini slučaj. Prije početka radova, izvođač mora kontrolirati sve potrebne mjere za njegov rad i pregledati sve podloge prema kojima će izvoditi radove. Ako ustanovi neke razlike u mjerama, nedostatke ili pogreške u podlogama, dužan je pravovremeno obavijestiti nadzornog inženjera i voditelja projekta i zatražiti rješenja.

Odstupanja mjera izvedenih radova određene su prema pravilima struke, odnosno prema odluci projektanta i nadzorne službe. Sva odstupanja od dogovorenih tolerantnih mjera dužan je otkloniti izvođač o svom trošku.

Eventualne promjene pojedinih projektnih rješenja zbog ekonomičnije izvedbe, izvođač je dužan svoj prijedlog izraditi o svom trošku, a kompletnu izvedbenu dokumentaciju promijenjenog dijela dati na odobrenje nadzornom inženjeru i projektantu.

Svi radovi moraju biti izvedeni prema opisu, izvedbenim i armaturnim nacrtima i statičkom proračunu. Građevni otpad koji će nastati prilikom rekonstrukcije predmetnog neće se skladištiti na gradilištu već će se odmah odvoziti na gradsku deponiju.

II.2.7 ISPITIVANJE VODONEPROPUSNOSTI SUSTAVA ODVODNJE

Nakon djelomičnog zatrpavanja cjevovoda potrebno je izvršiti ispitivanje vodonepropusnosti cjevovoda u svemu prema normi HRN EN 1610 metodom koju odluči primijeniti izvođač. Preporuča se kontrola zrakom. Postupak kontrole vodonepropusnosti metodom „zrakom“ opisan je u poglavlju "program kontrole i osiguranja kvalitete".

Na tehničkom pregledu potrebno je priložiti dokaz o vodonepropusnosti ugrađenih materijala i izvedene kanalizacije. Atestiranje i zapisnik o uspješno provedenom ispitivanju sustava na vodonepropusnost odnosno tlačnoj probi mora biti proveden putem za to ovlaštene institucije.

II.2.8 ODRŽAVANJE OBJEKTA SUSTAVA JAVNE ODVODNJE

II.2.8.1 Općenito o održavanju sustava odvodnje

Unutar mreže i objekata kanalizacije odvija se niz procesa: fizikalni, kemijski i biološki. Ovi procesi svojom aktivnošću ugrožavaju funkcionalnost kanalizacije i imaju odgovarajuće štetne utjecaje na okoliš: plinovi, korozija materijala, neugodni mirisi i ostalo. U štetna djelovanja na kanalizaciju pripadaju i vanjski utjecaji kao što je: priroda (korijenje koje prodire u kanalizaciju) i sam čovjek – nepravilno korištenje, izgradnja objekata iznad kanalizacijske mreže itd.

Biološki procesi imaju za posljedicu obrastanje kanalske mreže i procese razgradnje unutar mreže i objekata te se stvaraju plinovi koji kemijskim procesima stvaraju kiseline koje korodiraju materijal od kojih je kolektor izgrađen. Štetna djelovanja otpadnih voda su posljedica sastava otpadnih voda i naročito agresivnih sredstava za čišćenje i pranje koja se koriste u domaćinstvima. Zbog svega naprijed navedenoga ovdje se posebno ističe da se kanalizacija mora održavati kako bi njezino funkcioniranje bilo dobro i kako se ne bi u opasnost dovelo zdravlje ljudi kao i kompletan okoliš. Ako se kanalizacija ne održava, ista može biti izvor mnogih zaraznih oboljenja i drugih štetnih djelovanja.

Održavanje predstavlja multidisciplinarnu cjelinu, a sastavni dijelovi održavanja su:

- dobra organizacija praćenja stanja kanalizacije
- redovito održavanje i čišćenje,
- raspoloživa financijska sredstva potrebna za održavanje kanalizacije
- stupanj osposobljenosti ljudi koji rade na održavanju
- drugi elementi gospodarenja kanalizacijskim sustavom.

II.2.8.2 Održavanje sustava odvodnje

Redovno održavanje se uglavnom svodi na redovito snimanje stanja kanalske mreže, povremeno čišćenje kolektora/kanala i objekata a kod starijih sustava i izmjenu pojedinih dionica kanalske mreže. Potreba za čišćenjem proizlazi odatle što na pojedinim dionicama može doći do taloženja mulja i/ili što korisnici kanalizacije u nju ubacuju krupni kruti otpad kao i što u kanalizaciju prodire korijenje drveća itd.

Redovno održavanje se provodi svakodnevno prema planu održavanja kanalizacijske mreže. Redovno održavanje podrazumijeva redovitu kontrolu kanalizacijske mreže u vidu stalnih pregleda kako bi se na vrijeme uočili i otklonili nedostaci. Za pregled je moguće koristiti sljedeća sredstva:

- ogledalo,
- fotoaparata,
- kanalizacijska televizijska kamera
- izravan vizualni pregled

Incidentno održavanje se odnosi na hitne intervencije vezane za začepljenje dijela kanalizacijske mreže i blokiranje otjecanja otpadnih voda, te podizanje razine otpadnih voda u kanalizacijskom sustavu i istjecanje istih u okoliš, pucanje kanala itd.

Sve to dovodi do oštećenja kolektora/kanala, urušavanje okolnog terena, zagađenje okoliša itd.

Incidentno održavanje se provodi trenutno kada se uoči neki od navedenih incidenata. Čišćenje kanalizacijskih sustava danas ne predstavlja veći problem odnosno ne čini neku poteškoću.

Čišćenje kanala se obavlja:

- mehaničkim sredstvima
- ispiranjem

Čišćenje mehaničkim sredstvima se obavlja četkama, lancima za razbijanje taloga, noževima za sječenje i čupanje korijenja, kukama, posudama za izvlačenje mulja itd. Ovi predmeti se vuku kroz kanal ručno ili mehanički. Osim naprijed navedenih sredstava moguće je koristiti i posebno opremljena vozila za čišćenje kanalizacije.

Ispiranje se može provoditi pomoću vodnog vala, ili ispiranjem mlazom štrcaljke. Ispiranje pomoću vodnog vala provodi se tako da je donji otvor kolektora/kanala zatvoren, pa kada se napuni, isti se naglo otvori i tako nastali vodni val ispire kolektor/kanal. Ispiranje pomoću mlaza štrcaljke provodi se tako da se štrcaljka spusti u kolektor/kanal te se pusti voda koja ispire unutrašnjost kolektora/kanala. Ovaj način ispiranja je lakši i jednostavniji ali zahtjeva vodu pod tlakom, odnosno priključak na vodovod ili korištenje crpki.

Danas se sve više koriste samohodna vozila koji na sebi imaju uređaje koji mogu djelotvorno čistiti kolektore. Strojevi imaju samohodne hidrauličke glave iz kojih štrca voda pod tlakom (i do 100 bara) kapaciteta 300 – 600 l/min. Ovi uređaji imaju dobar učinak na profilima manjim od DN 600.

Organizacija

Da bi kanalizacijski sustav dobro funkcionirao i ispunjavao postavljenje ciljeve potrebno je postojanje odgovarajuće organizacije. Svrha organizacije je planiranje, gradnja/dogradnja, održavanje i upravljanje kanalizacijskim sustavom na najbolji mogući način.

II.3 Opis ispunjenja temeljnih zahtjeva za građevinu

II.3.1 MEHANIČKA OTPORNOST I STABILNOST

Svi predviđeni materijali, uz uvjet ugradbe kako je to definirano ovim projektom, bit će mehanički otporni na predviđena naprezanja, a obzirom da će tijekom izvođenja radova biti izvršena ispitivanja vodonepropusnosti i tlačne probe, mogućnost pojave lomova, te ispiranja terena i poremećaja stabilnosti, svedena je na minimum. Prilikom iskopa kanala zbog širine rova, te dubina preko 1.0 m, obavezno je vršiti razupiranje tijekom cijele izgradnje.

Projektirana građevina je pouzdana, kako u cjelini, tako i u svim njezinim dijelovima. Odabrane cijevi i spojni komadi zadovoljavaju u odnosu na radne tlakove tijekom eksploatacije. Građevina je dimenzionirana tako da može izdržati sva predvidiva djelovanja koja se javljaju pri uobičajenoj uporabi, kao što su dinamička i statička naprezanja. U cilju zaštite od smrzavanja, ostvarene su minimalne dubine ukopavanja od 0,80 m do tjemena cijevi. Ovime je ujedno i reducirana utjecaj sila od eventualnog prometnog opterećenja, pa je građevina i u tome pogledu pouzdana. Građenjem i korištenjem predmetne građevine ne ugrožava se pouzdanost drugih građevina, stabilnost tla na okolnom zemljištu, prometne površine, te komunalne i druge instalacije. Stabilnost tla na okolnome zemljištu ne može biti ugrožena, obzirom da se ne predviđaju široki iskopi. Prosječna širina kanala je 2,10m, prostor oko i neposredno iznad cijevi stabilizira se šljunčanim materijalom, zatrpavanje drobljenim kamenom se vrši uz nabijanje u slojevima od 30 cm, a teren se na cijeloj trasi na kraju dovodi u prvobitno stanje.

II.3.2 SIGURNOST U SLUČAJU POŽARA

Kanalizacijska mreža kao objekt nije ugrožena požarom.

II.3.3 HIGIJENA ZDRAVLJE I OKOLIŠ

Kanalizacijski sustav služi za odvodnju otpadnih voda i oborinskih voda, te kao takav ne ugrožava život i zdravlje ljudi, osim u slučaju nepridržavanja propisa i normativa tijekom eksploatacije. Korisnik građevine ne smije dopustiti pristup i manipulaciju neovlaštenim osobama.

II.3.4 SIGURNOST I PRISTUPAČNOST TIJEKOM UPORABE

Kako bi se spriječile moguće ozljede, tijekom građenja i eksploatacije potrebno je strogo se pridržavati pravila zaštite na radu kako je to definirano ovim projektom i važećim zakonima i propisima, naročito pri iskopu na većim dubinama.

Manipulacija opremom u objektima mora se vršiti na način kako je to definirano u ovom projektu, te prema važećim zakonima i propisima za pojedine vrste iste.

II.3.5 ZAŠTITA OD BUKE

Tijekom građenja cjevovoda upotrebljavat će se strojevi i transportna sredstva koja proizvode buku koja može prelaziti razinu dopuštene buke na granici stambene zone. Izvoditelj radova dužan je za građenje koristiti ispravne strojeve s atestom i dokazima o ispravnosti odnosno održavanju strojeva.

II.3.6 GOSPODARENJE ENERGIJOM I OČUVANJE TOPLINE

Projektirani cjevovodi se ugrađuju na prosječnoj dubini većoj od 0,80 m do tjemena cijevi, pa je samim tim spriječena mogućnost smrzavanja ili prekomjernog zagrijavanja.

II.3.7 ODRŽIVA UPORABA PRIRODNIH IZVORA

Građevina je projektirana sa efektivnim vijekom trajanja građevinskog sklopa od min. cca 50 godina. Materijale upotrebljene u gradnji moguće je reciklirati i prihvatljivi su okolišu.

II.4 Projektirani vijek uporabe i uvjeti za održavanje građevine

Prema Zakonu o prostornom uređenju (NN 153/13, NN 65/17, NN 114/18, 39/19, 98/19) i Zakonu o gradnji (NN153/13, 65/17,39/19,125/19) potrebno je glavnim projektom definirati projektni vijek uporabe građevine kao i uvjete za njeno održavanje.

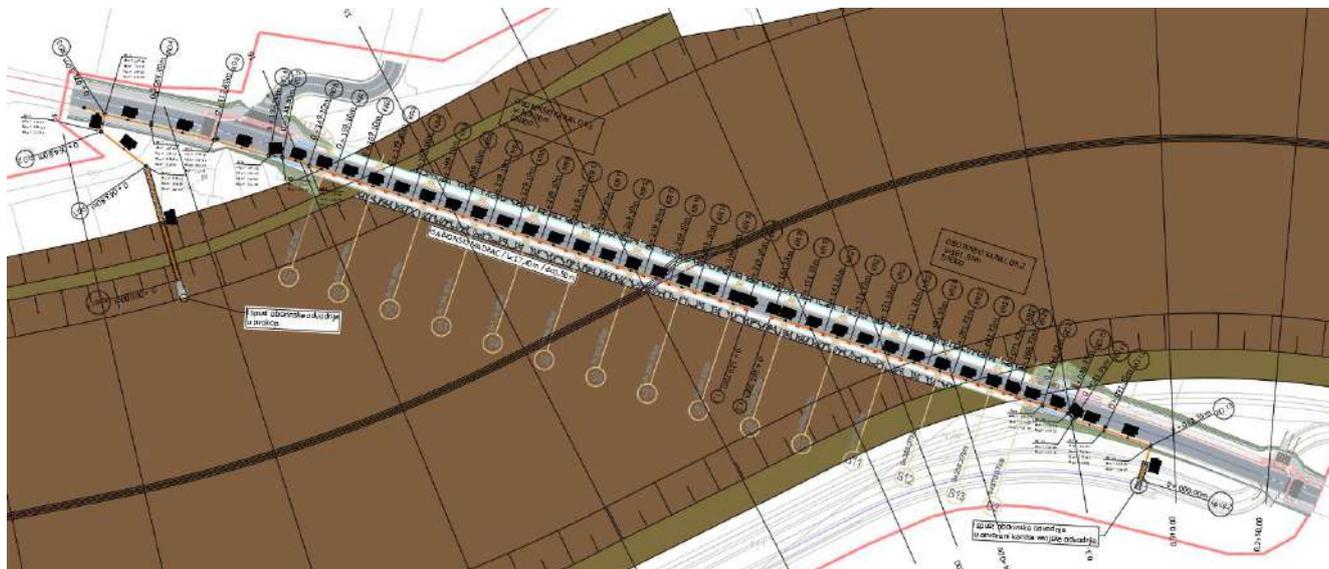
Vijek uporabe građevine određen je zakonskom odredbom o amortizaciji. Za projektiranu vrstu građevine je amortizacija min. 2,5% godišnje, što znači da pripadajući kanal treba biti građen za uporabu najmanje 50 godina. Međutim, predviđeni materijali i načini ugradnje trebali bi omogućiti efektivni vijek trajanja građevinskog sklopa od cca. 100 godina.

Tijekom uporabnog vijeka građevine potrebno je provoditi mjere održavanja kojima će se osigurati namjena (funkcionalnost) i očuvati projektirana tehnička svojstva. To podrazumijeva redovite i izvanredne preglede svih objekata te poduzimanje nužnih mjera radi očuvanja tih svojstava.

II.5 Podaci za obračun vodnog doprinosa

Planirani zahvat, se nalazi na području katastarske općine Gornje Mekuše.

Prema članku 69. stavak 3. Zakona o gradnji (N.N. br 153/13, 20/17, 39/19, 125/19) daju se podaci potrebni za izračun komunalnog i vodnog doprinosa za izgradnju oborinskog sustava odvodnje.



Slika 4 -Analitički iskaz

Ukupna duljina oborinskog kanala 1 iznosi $L=319,70\text{m}$.

Ukupna duljina oborinskog kanala 2 iznosi $L=161,93\text{m}$.

Ukupna duljina projektiranog oborinskog sustava odvodnje mosta prokopa Korana - Kupa iznosi $L = 481,63 \text{ m}'$.

Projektant:
Ante Ljubičić, mag.ing.aedif.

Izradio:	INSTITUT IGH d.d. Zavod za projektiranje 10 000 Zagreb, Janka Rakuše 1
Projekt / Građevina:	IZGRADNJA DESNOG NASIPA KORANE, DESNOG NASIPA KUPE I PROKOPA KORANA-KUPA S NASIPIMA I RJEŠENJEM ODVODNJE NA PODRUČJU GORNJEG MEKUŠJA TE IZGRADNJA CESTOVNOG MOSTA PREKO PROKOPA: 4. faza izgradnje – nastavak iskopa glinenog materijala u cijelom gabaritu prokopa za izgradnju nasipa sustava obrane od poplava karlovačkog područja, prokop Korana – Kupa, nasipi uz lijevu i desnu obalu prokopa, desnu obalu Kupe, lijevu obalu Korane i uz ispusnu ustavu (N1 – N5), upusna i ispusna ustava, građevine za odvodnju zaobalnih voda, uklanjanje dijela nasipa u sklopu zahvata dionice državne ceste D1 (splitski pravac, brza cesta kroz Karlovac, II. etapa I. faze) i 5. faza izgradnje - most preko prokopa na nerazvrstanoj cesti NC 340720 Gornje Mekušje – Kamensko)
Lokacija građevine:	Grad Karlovac, K.O. Gornje Mekušje, K.O. Kamensko i K.O. Karlovac II
Razina razrade:	Glavni projekt
Strukovna odrednica:	Građevinski projekt
Mapa:	26
Zajednička oznaka projekta:	GP-5986/23
Oznaka mape:	72160-GP-032-2023

III. PRORAČUNI

Mjesto i datum: **Zagreb, svibnja 2023.**

III.1 PRORAČUNI

III.1.1 HIDRAULIČKI PRORAČUN ELEMENATA ODVODNJE

Za potrebe hidrauličkoga proračuna sustava odvodnje mosta preko prokopa Korana - Kupa obuhvaćene su one količine oborinskih voda koje se slijevaju sa svih njezinih površina. Prvo su dani kapaciteti osnovnih elemenata odvodnje, slivničkih rešetki na na mostu, te njihov kapacitet za dani uzdužni nagib nivelete prema računskoj oborini intenziteta definiranog za oborinu 5-godišnjeg povratnog period a trajanja 15 minuta na području obuhvata zahvata.

Proračun propusne moći rigola Qr za različite uzdužne nagibe							
Proračun propusne moći vodenog toka Q za uzdužni nagib							
Slivnik							
Dimenzije vodenoga toka							
a=	0.7500 m						
h=	0.1200 m						
a ₀ =	0.0300 m						
i=	2.50 %						
h ₀ =	0.0188 m						
a'=	$(h_0 \times a_0) / h =$			0.00469 m			
Omočene dužine proticajnog profila:							
b=	$(a^2 + h_0^2)^{0.5} =$			0.7502 m			
b'=	$(a'^2 + h_0^2)^{0.5} =$			0.0193 m			
Površina proticajnog profila:				F=	$0.5 \times (a + a') \times h_0 =$		0.00708 m ²
Omočeni opseg:				O=	$b + b' =$		0.76956 m
Hidraulički radius:				R=	$F / O =$		0.00919 m
Kapacitet rigola:				Q=	$F \times v$		(m ³ /s)
Brzina toka po Maning-u:				v=	$1/n \times R^{2/3} \times I^{1/2}$		(m/s)
Uzdužni nagib		Hidraulički radius	Maningov koef.	Površina profila	Brzina toka	Protoka u toku	
I	I	R	n	F	v	Qr	
(%)	(‰)			(m ²)	(m/s)	(m ³ /s)	(l/s)
1.7300	17.300	0.00919	0.014	0.00708	0.41	0.0029	2.92
4.4502	44.50	0.00919	0.014	0.00708	0.66	0.0047	4.68

Proračun udaljenosti slivnika u rubnjaku u zavisnosti od nagiba nivelete kolnika

Kapacitet vodenog toka:				Qr =	$F \times v$		(m ³ /s)
Količina vode po m' ceste (pripadajuće slivne površine):							
a) za oborinsku vodu				q ₀ =	$l_k \times F_a \times K_a \times K_z / 10000$		(l/s/m')
b) za oborinsku i eksidentnu vodu				q _{0+e} =	$(l_k + l_e) \times F_a \times K_a \times K_z / 10000$		(l/s/m')
Koeficijent otjecaja za asfalt:				K _a =	0.90		
Koeficijent otjecaja za zelene površine:				K _z =	0.10		
Mjerodavni intezitet oborina (10' kiša 5 godišnjeg povratnog perioda):							

	t = 10	min		$I_k = 261.67$ (l/s/ha)
Izlivna eksidentna tekučina:				$I_e = 0.00$ (l/s)
Širina asfaltne površine:				$\check{s}_c = 11.80$ (m)
Širina :				$\check{s}_r = 0.00$ (m)
Pripadajuća površina asfalta i rigola po m' ceste:				
	$F_a = (\check{s}_c + \check{s}_r) \times 1,00 =$			11.80 (m ² /m')
Maksimalna dužina rigola bez ispusta:				
a) za oborinsku vodu				$d_o \leq Q_r / q_o$ (m')
b) za oborinsku i eksidentnu vodu				$d_{o+i} \leq Q_r / q_{o+e}$ (m')

Uzdužni nagib		Protoka u rigolu	Oborinski otjecaj s ceste	Razmak slivnika za q_o	Oborinski i eksidentni otjecaj s ceste	Razmak slivnika za q_{o+e}
I (%)	I (‰)	Q _r (l/s)	q _o (l/s/m')	d _o (m')	q _{o+e} (l/s/m')	d _{o+e} (m')
1.7300	17.30	2.92	0.2779	10.50	0.2779	10.50
4.450	44.50	4.68	0.2779	16.84	0.2779	16.84

Zaključak:

Za uzdužni nagib nivelete prometnice 1,73% i 4,45% razmak slivničkih rešetki izvesti na svakih 10m.

III.1.2 DIMENZIONIRANJE OBORINSKOG SUSUTAVA ODVODNJE NA MOSTU TE DO MJESTA ISPUTA U PROKOP ODNOSNO U OTVORENI KANAL VANJSKE ODVODNJE

Za proračun kanalizacijskih cijevi na dijelu trase vijadukta oborinski dotoci računati su prema racionalnoj metodi uvažavajući vrijeme tečenja po kanalu.

Intenzitet kiše

T = 5 god. i = 261,67 l/sec/ha

vrijeme doticanja

$t = t_o + t_c$ [min]

Vrijeme ulaza

$t_o = 5$ [min]

Za hidraulički proračun sustava odvodnje, usvojena je hrapavost cijevi $k = 1$ mm.

Proračun je rađen u softverskom programu Urbano, rezultati proračuna prikazani su tabelarno za karakteristične padove i promjere kanala u priloženim tabelama.

OBORINSKI KANAL 1																		
Naziv	Ime početnog čvora	Ime završnog čvora	Duljina dionice [m]	Proračunati pad [‰]	Unutarnji promjer cijevi [mm]	Slivna površina [ha]	Vlastita korigirana površina [ha]	Ukupna korigirana površina [ha]	Intenzitet oborina [l/s/ha]	Vrijeme ulaza [min]	Vrijeme protoka [min]	Mjerodavno vrijeme protoka [min]	Vrijeme koncentracije [min]	Ukupni oborinski protok - ITP [l/s]	Ukupni protok [l/s]	Koeficijent oštećenja	Brzina djelomično ispunjenog profila [m/s]	Vrijeme tečenja kroz dionicu [min]
OK.1_Dionica1	RO.1	Ispust.1	24.03	20.00	301	0.02	0.02	0.31	261.67	5.00	0.19	3.79	8.79	81.30	81.30	0.90	2.12	0.19
OK.1_Dionica2	RO.2	RO.1	36.00	20.00	301	0.03	0.03	0.29	261.67	5.00	0.29	3.60	8.60	76.14	76.14	0.90	2.10	0.29
OK.1_Dionica3	RO.3	RO.2	6.00	20.00	301	0.01	0.00	0.26	261.67	5.00	0.05	3.32	8.32	68.41	68.41	0.90	2.04	0.05
OK.1_Dionica4	RO.4	RO.3	24.00	20.00	301	0.02	0.02	0.26	261.67	5.00	0.20	3.27	8.27	66.74	66.74	0.90	2.03	0.20
OK.1_Dionica5	RO.5	RO.4	24.00	20.00	301	0.02	0.02	0.23	261.67	5.00	0.20	3.07	8.07	61.37	61.37	0.90	1.99	0.20
OK.1_Dionica6	RO.6	RO.5	21.00	20.00	301	0.02	0.02	0.21	261.67	5.00	0.18	2.87	7.87	55.93	55.93	0.90	1.94	0.18
OK.1_Dionica7	RO.7	RO.6	5.00	20.00	301	0.00	0.00	0.20	261.67	5.00	0.04	2.69	7.69	51.16	51.16	0.90	1.90	0.04
OK.1_Dionica8	RO.8	RO.7	10.30	20.00	301	0.01	0.01	0.19	261.67	5.00	0.09	2.65	7.65	50.09	50.09	0.90	1.89	0.09
OK.1_Dionica9	KR.1	RO.8	10.00	17.30	301	0.01	0.01	0.18	261.67	5.00	0.09	2.56	7.56	47.88	47.88	0.90	1.77	0.09
OK.1_Dionica10	KR.2	KR.1	10.00	17.30	301	0.01	0.01	0.17	261.67	5.00	0.10	2.46	7.46	45.07	45.07	0.90	1.74	0.10
OK.1_Dionica11	KR.3	KR.2	10.00	17.30	301	0.01	0.01	0.16	261.67	5.00	0.10	2.37	7.37	42.26	42.26	0.90	1.71	0.10
OK.1_Dionica12	KR.4	KR.3	10.00	17.30	301	0.01	0.01	0.15	261.67	5.00	0.10	2.27	7.27	39.45	39.45	0.90	1.68	0.10
OK.1_Dionica13	KR.5	KR.4	10.00	17.30	301	0.01	0.01	0.14	261.67	5.00	0.10	2.17	7.17	36.65	36.65	0.90	1.65	0.10
OK.1_Dionica14	KR.6	KR.5	10.00	17.30	301	0.01	0.01	0.13	261.67	5.00	0.10	2.07	7.07	33.84	33.84	0.90	1.62	0.10
OK.1_Dionica15	KR.7	KR.6	10.00	17.30	301	0.01	0.01	0.12	261.67	5.00	0.11	1.97	6.97	31.03	31.03	0.90	1.58	0.11
OK.1_Dionica16	KR.8	KR.7	10.00	17.30	301	0.01	0.01	0.11	261.67	5.00	0.11	1.86	6.86	28.23	28.23	0.90	1.54	0.11
OK.1_Dionica17	KR.9	KR.8	10.00	17.30	301	0.01	0.01	0.10	261.67	5.00	0.11	1.75	6.75	25.42	25.42	0.90	1.50	0.11
OK.1_Dionica18	KR.10	KR.9	10.00	17.30	301	0.01	0.01	0.09	261.67	5.00	0.11	1.64	6.64	22.61	22.61	0.90	1.45	0.11
OK.1_Dionica19	KR.11	KR.10	10.00	17.30	301	0.01	0.01	0.08	261.67	5.00	0.12	1.53	6.53	19.81	19.81	0.90	1.40	0.12
OK.1_Dionica20	KR.12	KR.11	10.00	17.30	301	0.01	0.01	0.06	261.67	5.00	0.12	1.41	6.41	17.00	17.00	0.90	1.34	0.12
OK.1_Dionica21	KR.13	KR.12	10.00	17.30	301	0.01	0.01	0.05	261.67	5.00	0.13	1.29	6.29	14.19	14.19	0.90	1.27	0.13
OK.1_Dionica22	KR.14	KR.13	10.00	16.30	301	0.01	0.01	0.04	261.67	5.00	0.14	1.15	6.15	11.39	11.39	0.90	1.17	0.14
OK.1_Dionica23	KR.15	KR.14	10.00	9.97	301	0.01	0.01	0.03	261.67	5.00	0.18	1.01	6.01	8.58	8.58	0.90	0.91	0.18
OK.1_Dionica24	KR.16	KR.15	10.00	2.82	301	0.01	0.01	0.02	261.67	5.00	0.32	0.83	5.83	5.77	5.77	0.90	0.51	0.32
OK.1_Dionica25	KR.17	KR.16	10.00	2.00	301	0.01	0.01	0.01	261.67	5.00	0.44	0.50	5.50	2.97	2.97	0.90	0.38	0.44
OK.1_Dionica26	1_1	KR.17	0.60	2.00	301	0.00	0.00	0.00	261.67	5.00	0.06	0.06	5.06	0.16	0.16	0.90	0.16	0.06

OBORINSKI KANAL 2																		
Naziv	Ime početnog čvora	Ime završnog čvora	Duljina dionice [m]	Proračunati pad [‰]	Unutarnji promjer cijevi [mm]	Slivna površina [ha]	Vlastita korigirana površina [ha]	Ukupna korigirana površina [ha]	Intenzitet oborina [l/s/ha]	Vrijeme ulaza [min]	Vrijeme protoka [min]	Mjerodavno vrijeme protoka [min]	Vrijeme koncentracije [min]	Ukupni oborinski protok - ITP [l/s]	Ukupni protok [l/s]	Koeficijent otjecanja	Brzina djelomično ispunjenog profila [m/s]	Vrijeme tečenja kroz dionicu [min]
OK.2_Dionica1	RO.13	Ispust.2	15.00	27.00	301	0.02	0.02	0.17	261.67	5.00	0.12	1.65	6.65	44.40	44.40	0.90	2.05	0.12
OK.2_Dionica2	RO.12	RO.13	18.00	27.00	301	0.02	0.02	0.15	261.67	5.00	0.15	1.53	6.53	40.26	40.26	0.90	2.00	0.15
OK.2_Dionica3	RO.11	RO.12	12.00	27.00	301	0.01	0.01	0.13	261.67	5.00	0.10	1.38	6.38	34.97	34.97	0.90	1.92	0.10
OK.2_Dionica4	RO.10	RO.11	3.00	27.00	301	0.00	0.00	0.12	261.67	5.00	0.03	1.27	6.27	31.66	31.66	0.90	1.87	0.03
OK.2_Dionica5	RO.9	RO.10	9.98	27.00	301	0.01	0.01	0.12	261.67	5.00	0.09	1.24	6.24	30.83	30.83	0.90	1.86	0.09
OK.2_Dionica6	KR.28	RO.9	10.00	44.50	301	0.01	0.01	0.11	261.67	5.00	0.08	1.15	6.15	28.08	28.08	0.90	2.17	0.08
OK.2_Dionica7	KR.27	KR.28	5.00	44.50	301	0.01	0.00	0.10	261.67	5.00	0.04	1.08	6.08	25.42	25.42	0.90	2.11	0.04
OK.2_Dionica8	KR.26	KR.27	10.00	44.50	301	0.01	0.01	0.09	261.67	5.00	0.08	1.04	6.04	24.02	24.02	0.90	2.08	0.08
OK.2_Dionica9	KR.25	KR.26	10.00	44.50	301	0.01	0.01	0.08	261.67	5.00	0.08	0.96	5.96	21.37	21.37	0.90	2.01	0.08
OK.2_Dionica10	KR.24	KR.25	10.00	44.50	301	0.01	0.01	0.07	261.67	5.00	0.09	0.88	5.88	18.72	18.72	0.90	1.94	0.09
OK.2_Dionica11	KR.23	KR.24	10.00	44.50	301	0.01	0.01	0.06	261.67	5.00	0.09	0.79	5.79	16.07	16.07	0.90	1.86	0.09
OK.2_Dionica12	KR.22	KR.23	10.00	44.44	301	0.01	0.01	0.05	261.67	5.00	0.09	0.70	5.70	13.41	13.41	0.90	1.76	0.09
OK.2_Dionica13	KR.21	KR.22	10.00	40.03	301	0.01	0.01	0.04	261.67	5.00	0.10	0.61	5.61	10.76	10.76	0.90	1.60	0.10
OK.2_Dionica14	KR.20	KR.21	10.00	32.89	301	0.01	0.01	0.03	261.67	5.00	0.12	0.50	5.50	8.11	8.11	0.90	1.37	0.12
OK.2_Dionica15	KR.19	KR.20	10.00	25.75	301	0.01	0.01	0.02	261.67	5.00	0.15	0.38	5.38	5.46	5.46	0.90	1.12	0.15
OK.2_Dionica16	KR.18	KR.19	10.00	18.40	301	0.01	0.01	0.01	261.67	5.00	0.20	0.23	5.23	2.80	2.80	0.90	0.82	0.20
OK.2_Dionica17	1_2	KR.18	0.60	18.40	301	0.00	0.00	0.00	261.67	5.00	0.03	0.03	5.03	0.15	0.15	0.90	0.35	0.03

III.1.3 STATIČKI PRORAČUN I DIMENZIONIRANJE REVIZIJSKOG OKNA

- Uvod

Izračun se temelji na sljedećim dokumentima:

- Gartung, E.; Hoch A.; Prühs H.: Design of Vertical Shafts in Landfills, Second Int. Symposium on Sanitary Landfill, Porto Conte, Sardinia 1989
- ASTM-F 1759-97
- ATV-DVWK-A 127, 2000-08, 3th edition
- DVS-Richtlinie 2205-2, Beiblatt 1 (August 1997)

2 Manhole: Okno DN 800, H=4,75 m

Title of the partial statics: Okno DN 800, H=4,75 m

Assumptions: U slučaju podzemne vode i uzgona treba definirati betonski prsten oko okna na dnu okna. U proračun uzeta težina od 11 kN za betonski prsten

Print relevant load cases only:	Yes
Lid design:	Reinforced concrete lid
Design of manhole casing:	Nominal stiffness
Bottom construction type:	Standard
Sketches (Installation/Pipe) in printout:	Yes
Weighting of the material:	No
Use DesignValues:	Yes

2.1 Input

2.1.1 Cover: reinforced concrete

Definition of the lid:	Manual		
Lower edge of the lid construction:	UK _D	250.00	mm
Geometry plate:	Round		
Diameter plate:	D _{DP}	1,200.00	mm
BEGU-lid in concrete slab:	No		
Thickness of the concrete slab:	h _{DP}	150.00	mm
Geometry entry:	Round		
Diameter entry:	D _{DE}	600.00	mm
Calculate compensation rings automatically:	Yes		
Plate rests on foundation:	No		
Load due to installations:	G _E	0.00	kN
Calculate reinforcement:	No		
Norm of load:	ATV-DVWK-A 127:2000		
Type of traffic:	Street HGV 60		
Enter reduction factor dynamic load manually:	No		

2.1.2 Bottom: standard

Adopt strengths of manhole pipe:	Yes		
Manhole bottom has filling:	Yes		
Manhole bottom has raised edge:	Yes		
Height of raised edge:	h _a	100.00	mm
Height of the concrete filling in the manhole:	h _r	100.00	mm
Thickness of the inner plate:	h _{B,i}	5.00	mm
Partial safety coefficient:	TSB	7.00	[-]
Geometry bottom plate:	Round		
Diameter bottom plate:	D _B	1,020.00	mm
Thickness of bottom plate:	h _B	10.00	mm
Load due to installations:	G _E	11.00	kN
Type of foundation:	None		

2.1.3 Assumptions

Permissible deformation:	6% (normal case)		
Inequality coefficient radial:	Ω	0.65	[-]
Supporting coefficient for axial buckling:	β	2.00	[-]
Horizontal soil pressure:	Earth pressure at rest		
Consideration of casing friction:	1/3 soil friction angle		

Computational support of the manhole casing: By manhole bottom

2.1.4 Installation

Norm of load:	ATV-DVWK-A 127:2000		
Type of traffic:	Street HGV 60		
Enter reduction factor dynamic load manually:	No		
Lower edge of shaft pipe from ground level:	h_M	4.75	m
Groundwater:	Secured stand		
Lowest groundwater level, distance to ground level:	$h_{W,Ebbe}$	4.75	m
Highest groundwater level, distance to ground level:	$h_{W,Flut}$	0.00	m
Manual indication of the weight of the medium:	No		
Define values manually:	No		
Width of the working area:	b	350.00	mm
Soil group embedding:	G1		
Calculation E20:	Table 1 (3.01)		
Compaction degree E20:	$D_{Pr,E20}$	95.0	%
Soil group native soil:	G4		
Calculation E3:	Degree of compaction		
Compaction degree E3:	$D_{Pr,E3}$	90.0	%
Permanent load beside the manhole:	$G_{D,E}$	0.00	kN/m ²

2.1.5 Details

2.1.6 Safety

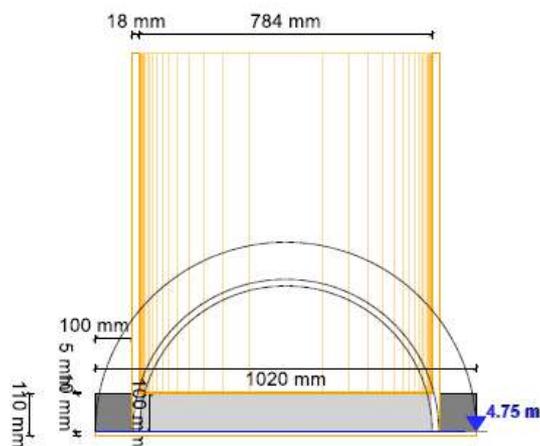
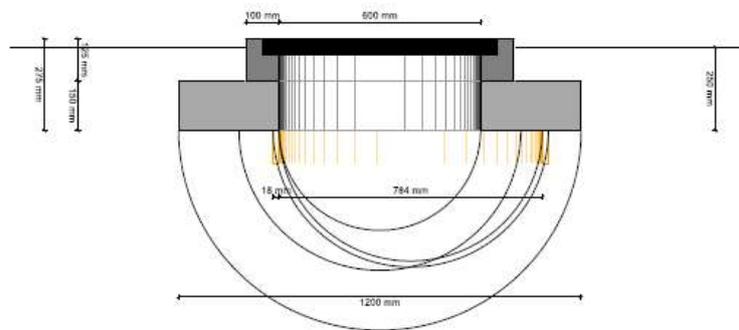
PSC for permanent actions, unfavourable:	$\gamma_{F,G,sup}$	1.35	[-]
PSC permanent actions, favourable:	$\gamma_{F,G,inf}$	1.00	[-]
PSC for variable actions, unfavourable:	$\gamma_{F,Q,sup}$	1.50	[-]
PSC for road traffic loads, unfavourable:	$\gamma_{F,T,sup}$	1.35	[-]
PSC for internal pressure:	$\gamma_{F,p,sup}$	1.50	[-]
PSC for buoyancy, unfavourable:	$\gamma_{A,sup}$	1.05	[-]
PSC for buoyancy, favorable:	$\gamma_{A,inf}$	0.95	[-]
PSC for dead weight DVS 2205:	γ_{F1}	1.35	[-]
PSC for pressure DVS 2205:	γ_{F2}	1.50	[-]

2.1.7 Pipe with nominal stiffness

Partial safety coefficient according to standard:	Yes		
Partial safety coefficient according to DVS 2205-2:	Yes		
Pipe chosen from database:	No		
Choice of input:	Do - s		
Caption:	Manhole pipe DN800, SN 10.000, e = 18		
Outer diameter:	d_a	820	mm
Wall thickness:	t	18.0	mm
Local predeformation:	$\bar{\delta}_{v,l}$	0.0	%
A type predeformation:	$\bar{\delta}_{v,A}$	1.0	%
Nominal stiffness:	SN	10,000	N/m ²
Nominal pressure:	PN	1.0	bar
Relative failure strain according to standard:	Yes		
Creep ratio:	f_{Kriech}	2.00	[-]
Reduction factor due to temperature effect:	$A_{1,Temp}$	1.00	[-]
Reduction factor due to media attack:	$A_{2,Medium}$	1.00	[-]
Reduction factor due to dynamic loading:	$A_{3,dyn}$	1.00	[-]
Specific gravity:	γ_R	18.00	kN/m ³
Poissons ratio:	ν	0.30	[-]
Ultimate strain tensile strength according to standard:	Yes		
Amplitude with 2 · 10 ⁶ tests is known:	Yes		
Amplitude with 2 · 10 ⁶ tests:	$2\sigma_{a,2E6}$	36.00	N/mm ²
Amplitude with 1 · 10 ⁸ tests is known:	Yes		
Amplitude of the pipe with 1 · 10 ⁸ tests:	$2\sigma_{a,1E8}$	24.00	N/mm ²
Axial compressive strength, short term:	$\sigma_{D,K}$	90.0	N/mm ²

Axial compressive strength, long-term:
 Fiber strain for axial pressure, short term:
 Elongation limit for axial compression, long-term:
 Shear stress long-term, characteristic:
 Shear stress short-term, characteristic:

$\sigma_{D,L}$	60.0	N/mm ²
ϵ_{AxK}	1.0	%
ϵ_{AxL}	0.8	%
τ_{L}	3.00	N/mm ²
τ_{K}	7.00	N/mm ²



2.2 Load case independent values

2.2.1 Pipe

Nominal diameter:	DN	820	mm
Inner diameter:	d_i	784.0	mm
Average diameter:	D_m	802.00	mm
Outer diameter:	d_a	820.0	mm
Inner radius:	r_i	392.00	mm
Average radius:	r_m	401.00	mm
Outer radius:	r_a	410.00	mm
Profile height:	h	18.00	mm
Profile surface:	A_T	18.00	mm ² /mm
Axially effected profile surface:	A_{Ax}	18.00	mm ² /mm
Distance of inertia:	e	9.00	mm
Moment of inertia:	I	486.00	mm ⁴ /mm
Inner moment of resistance:	W_i	54.00	mm ³ /mm
Outer moment of resistance:	W_e	54.00	mm ³ /mm
Curve influence, inside:	α_{ki}	1.01	[-]
Curve influence, outside:	α_{ka}	0.99	[-]

2.2.2 Material

Dead weight:	γ	18.00	kN/m ³	
Poisson's ratio:	ν	0.30	[-]	
Young's modulus:	E	short 10,614.19	long 5,307.09	N/mm ²
Young's modulus axial:	E_{ax}	9,000.00	7,500.00	N/mm ²
Permissible strains, axial:	$\epsilon_{max,ax}$	1.00	0.80	%
Permissible strains, ring direction:	$\epsilon_{max,rad}$	1.44	0.86	%
Adm. tensile strength:	σ_Z	8.91	4.46	N/mm ²
Permissible tensile strength, longitudinal:	$\sigma_{ax,Z}$	n. def	n. def	N/mm ²
Permissible compressive strength, longitudinal:	$\sigma_{ax,D}$	90.00	60.00	N/mm ²
Adm. shearing stress:	τ	7.00	3.00	N/mm ²
Amplitude:	$2\sigma_{a,2E6}$		n. def	N/mm ²
Amplitude:	$2\sigma_{a,1E8}$		n. def	N/mm ²

2.2.3 Pipe stiffness

Pipe stiffness:	S_R	80.00	40.00	kN/m ²
Pipe stiffness, Design:	$S_{R,d}$	54.05	27.03	kN/m ²

2.3 Load cases

	Load case 1 0.01 m	Load case 2 4.76 m
Groundwater level from foundation level		
Utilization ratio strain, total	39.86 %	40.30 %
Utilization stress axial	-10.72 %	-7.95 %
Utilization deformation	62.74 %	62.74 %
utilization ratio Stability (total vertical load), total	26.32 %	57.92 %
Utilization stability axial, total	3.77 %	2.86 %
Utilization stability, interaction	20.51 %	51.71 %
Utilization shear stress, total	3.89 %	6.56 %
Utilization equivalent stress, total	12.99 %	9.16 %
utilization buoyancy	0.21 %	96.98 %

2.4 Load case 2 (Groundwater level from foundation level 4.76 m)

2.4.1 Load-independent values

2.4.1.1 Manhole casing

Outer diameter for weight determination:	$D_{a,G}$	820.00	mm
Inner diameter:	d_i	784.0	mm
Cross-sectional area of the pipe wall:	A_M	453.52	cm ²
Dead weight:	γ	18.00	kN/m ³
Displaced area for buoyancy proof:	$A_{VM,W}$	0.53	m ²
Young's modulus embedding under load:	$E_{20,\sigma}$	15.63	N/mm ²
Young's modulus pending soil:	$E_{3,\sigma}$	1.53	N/mm ²
Coefficient:	Δf	0.70	[-]
Correction factor for horizontal bedding stiffness:	ζ	0.16	[-]
Horizontal bedding stiffness:	S_{Bh}	1.47	N/mm ²

System stiffness:	V_{RB}	Short term	Long term	
Coefficient for the bedding reaction pressure:	K^*	0.0544	0.0272	[-]
		0.693	0.896	[-]

2.4.2 Manhole lid

Upper edge of the component:	$h_{D,aufi,OK}$	-0.025	m
Lower edge of the component:	$h_{D,aufi,UK}$	0.250	m
Position upper edge of shaft pipe from ground level:	OK_M	250.00	mm
Dry height of the component:	$h_{D,aufi}$	0.000	m
Moist height of the component:	$h_{D,aufi,W}$	0.000	m
Load axial component (buoyancy):	$G_{D,aufi,min}$	3.56	kN
Maximum load axial component (installations, lid):	$G_{MaxD,aufi,ma}$	4.12	kN
Axial traffic load in the component:	$T_{D,aufi}$	120.00	kN
Soil pressure due to soil above component height:	$P_{E,D,aufi}$	2.75	kN/m ²
Weight of earth ring for buoyancy proof:	$G_{E,D,aufi,E}$	0.24	kN

2.4.3 Proof of buoyancy safety

Design value of destabilizing effects:	$E_{d,dst}$	27.35	kN
Design value of the stabilizing actions:	$E_{d,stab}$	28.20	kN
Utilization buoyancy:	$U_{\eta A}$	97.0	%

The buoyancy proof is fulfilled.

2.4.4 Casing

Height from surface level	Horizontal section 0.50 m	Horizontal section 4.75 m
	0.50 m	4.75 m
Utilization ratio strain, total	40.30 %	26.91 %
Utilization stress axial	6.45 %	-7.95 %
Utilization deformation	62.74 %	31.07 %
utilization ratio Stability (total vertical load), total	24.04 %	57.92 %
Utilization stability axial, total	2.50 %	2.86 %
Utilization stability, interaction	17.83 %	51.71 %
Utilization shear stress, total	-	6.56 %
Utilization equivalent stress, total	-	9.16 %

2.4.5 Horizontal section 0.50 m

2.4.5.1 Manhole casing

Position upper edge of shaft pipe from ground level:	OK _M	250.00	mm
Height of the component:	h _M	0.250	m
Height from surface level:	h _{GOK}	0.500	m
Dry height of the component:	h _M	0.000	m
Moist height of the component:	h _{M,W}	0.250	m
Water pressure lower edge:	p _{aM}	5.00	kN/m ²
Volume:	V _M	0.01	m ³
Load axial component (buoyancy):	G _{M,min}	0.20	kN
Maximum load axial component (installations, lid):	G _{MaxM,max}	0.20	kN
Soil pressure due to soil over component height:	P _{E,M}	2.75	kN/m ²
Displaced volume for buoyancy proof:	V _{M,W}	0.13	m ³
Weight of earth ring for buoyancy proof:	G _{E,M,E}	0.54	kN

Loads axial in casing

Friction height under water:	h _{Tm,n}	0.50	m
Additional horizontal soil stress from soil in groundwater:	q _{E,GW}	2.35	kN/m ²
Coefficient from friction angle:	x	0.21	[-]
Casing friction wet:	T _{M,n}	0.16	kN

	Characteristic	partial safety factor	Design	
Maximum load axial component (installations, lid):		G _{MaxD,auff,me}	4.12	kN
Maximum load axial component (installations, lid):		G _{MaxM,max}	0.20	kN
Casing friction total	T _M	0.16	1.35	0.21
Maximum weight in the manhole wall (installations, lid)	G _{M,max}	4.48	1.35	6.05
Traffic load in the manhole wall	Q _{TM}	120.00	1.35	162.00
Axial total load, sum, design:		ΣΣQ _{ax,d}	168.054	kN
Deduction for axial weakening of shaft pipe, net:		A _{M,net}	453.52	cm ²
Axial compressive stress, Design:	σ _{ax,d}		Short term 3.57 Long term 0.13	N/mm ²

2.4.5.2 Earth load

	Characteristic	partial safety factor	Design	
Vertical Earth load	p _E	5.50	1.35	7.43
Horizontal Earth load	p _{E,h}	2.35	1.35	3.17

2.4.5.3 Traffic loads according to ATV A 127:2000

Traffic load vert. (without impact coefficient):		q	79.35	kN/m ²
Impact coefficient traffic load:		Φ	1.20	[-]
Traffic load vert. (incl. impact coefficient)	q _T	95.22	1.35	128.55
Bei Straßenverkehrslasten wird die Dynamische Last mit einer 30 cm höheren Überdeckung berechnet, um der verteilenden Wirkung des Straßenaufbaus Rechnung zu tragen.				
Reduction factor dynamic load, fatigue:		α _T	0.50	[-]
Traffic load vertical (including dynamic coefficient), fatigue	q _{T,Dyn}	32.41	1.35	43.75
Traffic load hor. (incl. impact coefficient)	q _{Th}	40.60	1.35	54.82

2.4.5.4 horizontal Loads on average

Inequality coefficient radial:		Ω	0.65	[-]
	Characteristic	partial safety factor	Design	

Earth load stress Axis 1	q_{E1}	2.35	1.35	3.17	kN/m ²
Traffic load stress Axis 1	q_{T1}	40.60	1.35	54.82	kN/m ²
Earth load axis 2	q_{E2}	2.35	0.00	3.17	kN/m ²
Earth load axis 2, bedding reaction	q^*_{E2}	0.00	1.35	0.00	kN/m ²
Traffic load stress axis 2	q_{T2}	0.00	0.00	0.00	kN/m ²
Traffic load stress Axis 2, bedding reaction	q^*_{T2}	18.29	1.35	24.70	kN/m ²
2.4.5.5 Moments					
		0°	90°	180°	
Moment, loads for fatigue	$M_{\Sigma Dyn}$	1.100	-1.020	1.100	kNm/m
Moment, short term loads	$M_{\Sigma K}$	1.100	-1.020	1.100	kNm/m
Moment, total load	M_{Σ}	1.100	-1.020	1.100	kNm/m
2.4.5.6 Normal forces					
		0°	90°	180°	
Normal force, short-term loads	$N_{\Sigma K}$	-4.233	-16.282	-4.233	kN/m
Normal force, permanent loads	$N_{\Sigma L}$	-2.945	-2.945	-2.945	kN/m
Normal force, total load	N_{Σ}	-7.178	-19.228	-7.178	kN/m
2.4.5.7 stresses					
Inside:					
		0°	90°	180°	
Stress inside, short-term loads	$\sigma_{i, \Sigma K}$	20.44	-20.08	20.44	N/mm ²
Stress inside, permanent loads	$\sigma_{i, \Sigma L}$	-0.16	-0.16	-0.16	N/mm ²
Stress inside, total load	$\sigma_{i, \Sigma}$	20.27	-20.25	20.27	N/mm ²
Outside:					
		0°	90°	180°	
Stress external, short-term loads	$\sigma_{a, \Sigma K}$	-20.30	17.71	-20.30	N/mm ²
Stress outside, permanent loads	$\sigma_{a, \Sigma L}$	-0.16	-0.16	-0.16	N/mm ²
Stress external, total load	$\sigma_{a, \Sigma}$	-20.46	17.55	-20.46	N/mm ²
2.4.5.8 Verification of strains radial					
			Short term	Long term	
Perm. strains, radial, long-term	$\epsilon_{max, rad, L}$	0.86	1.48	0.58	%
Young's modulus, long-term	E_L	5,307.09	1.48	3,585.87	N/mm ²
		Crown	Springline	Bottom	
inside					
Strain inside, total load	$\epsilon_{i, \Sigma}$	0.19	-0.19	0.19	%
Strain inside, total load, design	$\epsilon_{i, \Sigma, d}$	0.38	-0.38	0.38	%
Utilization ratio strain, total	$U_{\epsilon, i}$	38.5	39.9	38.5	%
outside					
Strain external, total load	$\epsilon_{a, \Sigma}$	-0.19	0.16	-0.19	%
Strain external, total load, design	$\epsilon_{a, \Sigma, d}$	-0.39	0.33	-0.39	%
Utilization ratio strain, total	$U_{\epsilon, e}$	40.3	33.2	40.3	%

The stress proof is fulfilled.

2.4.6 Horizontal section 4.75 m

2.4.6.1 Manhole casing

Position upper edge of shaft pipe from ground level:	OK _M	250.00	mm
Height of the component:	h _M	4.500	m
Height from surface level:	h _{GOK}	4.750	m
Dry height of the component:	h _M	0.000	m
Moist height of the component:	h _{M,W}	4.500	m
Water pressure lower edge:	p _{aM}	47.50	kN/m ²
Volume:	V _M	0.20	m ³
Load axial component (buoyancy):	G _{M,min}	3.67	kN
Maximum load axial component (installations, lid):	G _{MaxM,max}	3.67	kN
Soil pressure due to soil over component height:	P _{E,M}	49.50	kN/m ²
Displaced volume for buoyancy proof:	V _{M,W}	2.38	m ³
Weight of earth ring for buoyancy proof:	G _{E,M,E}	9.75	kN

Loads axial in casing

Friction height under water:	h _{Tm,n}	4.75	m
Additional horizontal soil stress from soil in groundwater:	q _{E,GW}	22.28	kN/m ²
Coefficient from friction angle:	x	0.21	[-]
Casing friction wet:	T _{M,n}	14.07	kN

		Characteristic	partial safety factor	Design	
Maximum load axial component (installations, lid):		G _{MaxD,aufi,ma}	4.12	4.12	kN
Maximum load axial component (installations, lid):		G _{MaxM,max}	3.67	3.67	kN
Casing friction total	T _M	14.07	1.35	19.00	kN
Maximum weight in the manhole wall (installations, lid)	G _{M,max}	21.87	1.35	29.53	kN
Traffic load in the manhole wall	Q _{TM}	120.00	1.35	162.00	kN
Axial total load, sum, design:			Short term	Long term	
Deduction for axial weakening of shaft pipe, net:			ΣΣQ _{ax,d}	191.526	kN
			A _{M,net}	453.52	cm ²
Axial compressive stress, Design:		σ _{ax,d}	Short term	Long term	
			3.57	0.65	N/mm ²

2.4.6.2 Earth load

		Characteristic	partial safety factor	Design	
Vertical Earth load	p _E	52.25	1.35	70.54	kN/m ²
Horizontal Earth load	p _{E,h}	22.28	1.35	30.08	kN/m ²

2.4.6.3 Traffic loads according to ATV A 127:2000

Traffic load vert. (without impact coefficient):			q	9.62	kN/m ²
Impact coefficient traffic load:			Φ	1.20	[-]
		Characteristic	partial safety factor	Design	
Traffic load vert. (incl. impact coefficient)	q _T	11.55	1.35	15.59	kN/m ²
Bei Straßenverkehrslasten wird die Dynamische Last mit einer 30 cm höheren Überdeckung berechnet, um der verteilenden Wirkung des Straßenaufbaus Rechnung zu tragen.					
Reduction factor dynamic load, fatigue:			α _T	0.50	[-]
Traffic load vertical (including dynamic coefficient), fatigue	q _{T,Dyn}	5.26	1.35	7.10	kN/m ²
Traffic load hor. (incl. impact coefficient)	q _{Th}	4.92	1.35	6.65	kN/m ²

2.4.6.4 horizontal Loads on average

Inequality coefficient radial:		Characteristic	Ω partial safety factor	0.65 Design	[-]
Earth load stress Axis 1	q_{E1}	22.28	1.35	30.08	kN/m ²
Traffic load stress Axis 1	q_{T1}	4.92	1.35	6.65	kN/m ²
Earth load axis 2	q_{E2}	17.68	0.00	23.87	kN/m ²
Earth load axis 2, bedding reaction	q^*E2	2.68	1.35	3.61	kN/m ²
Traffic load stress axis 2	q_{T2}	0.00	0.00	0.00	kN/m ²
Traffic load stress Axis 2, bedding reaction	q^*T2	2.22	1.35	2.99	kN/m ²

2.4.6.5 Moments

		0°	90°	180°	
Moment, loads for fatigue	$M_{\Sigma Dyn}$	0.133	-0.124	0.133	kNm/m
Moment, short term loads	$M_{\Sigma K}$	0.133	-0.124	0.133	kNm/m
Moment, permanent loads	$M_{\Sigma L}$	0.107	-0.095	0.107	kNm/m
Moment, total load	M_{Σ}	0.240	-0.219	0.240	kNm/m

2.4.6.6 Normal forces

		0°	90°	180°	
Normal force, short-term loads	$N_{\Sigma K}$	-0.513	-1.974	-0.513	kN/m
Normal force, permanent loads	$N_{\Sigma L}$	-26.758	-27.982	-26.758	kN/m
Normal force, total load	N_{Σ}	-27.271	-29.956	-27.271	kN/m

2.4.6.7 stresses

Inside:		0°	90°	180°	
Stress inside, short-term loads	$\sigma_{i,\Sigma K}$	2.48	-2.44	2.48	N/mm ²
Stress inside, permanent loads	$\sigma_{i,\Sigma L}$	0.52	-3.35	0.52	N/mm ²
Stress inside, total load	$\sigma_{i,\Sigma}$	3.00	-5.78	3.00	N/mm ²
Outside:		0°	90°	180°	
Stress external, short-term loads	$\sigma_{a,\Sigma K}$	-2.46	2.15	-2.46	N/mm ²
Stress outside, permanent loads	$\sigma_{a,\Sigma L}$	-3.44	0.18	-3.44	N/mm ²
Stress external, total load	$\sigma_{a,\Sigma}$	-5.90	2.33	-5.90	N/mm ²

2.4.6.8 Proof of stability radial

Ratio radius to wall thickness:		r_m/s	22.28	[-]
Earth and traffic loads				
Safety coefficient for element resistance due to stability :		$\gamma_{M,Stab}$	1.85	[-]
			Short term	Long term
Horizontal total load:	q_h		0.005	0.022
Horizontal total load:	q_h		0.007	0.030
critical total vertical load:	krit q_v		0.317	0.226
utilization ratio Stability (total vertical load):	$U_{Stab,qv}$		2.1	13.3
Utilization ratio Stability (total vertical load), total:			$U_{Stab,qv}$	15.4
Water pressure + Negative pressure				
Water pressure:		p_a	47.50	kN/m ²
PSC for water pressure, unfavourable:		$\gamma_{wp,sup}$	1.35	[-]
Water pressure, design:		$p_{a,d}$	64.13	kN/m ²
Negative pressure in pipe:		p_{i-}	0.00	kN/m ²
Critical pressure:		krit p_a	150.878	kN/m ²
Water pressure Vacuum in pipe:		p_{a+i-}	64.13	kN/m ²
Utilization pressure:		$U_{Stab,p\bar{a}}$	42.5	%

Utilization ratio Stability (total vertical load), total: U_{Stab} 57.9 %

Proof of stability has been provided.

2.4.6.9 Radial-axial interaction proof

Utilization ratio Stability (total vertical load), total: U_{Stab} 57.9 %
 Utilization stability axial, total: $U_{Stab,ax}$ 2.9 %
 Utilization stability, interaction: U_{Inter} 51.7 %

The proof of interaction is fulfilled.

2.4.6.10 Shear proof

In addition to a moment, a lateral force is introduced from the manhole bottom, which is to be absorbed by the shaft wall.

		Variable load	Permanent load	
Shear stress:	τ	0.01	0.14	N/mm ²
Utilization ratio shear stress:	U_{τ}	0.2	6.4	%
Utilization shear stress, total:		U_{τ}	6.6	%

The shear proof is fulfilled.

2.4.7 Manhole bottom

Soil pressure lower edge structure, sum:	Σq_{UK}	210.80	kN/m ²
Soil pressure lower edge structure, sum, design:	$\Sigma q_{UK,d}$	284.58	kN/m ²

2.4.7.1 Bottom plate

For a bottom construction with concrete filling and internal cover plate, no verification is carried out. It is assumed that the concrete body in connection with the force-fit cover plate absorbs the loads.

2.5 Load case 1 (Groundwater level from foundation level 0.01 m)

2.5.1 Load-independent values

2.5.1.1 Manhole casing

Outer diameter for weight determination:	$D_{a,G}$	820.00	mm
Inner diameter:	d_i	784.0	mm
Cross-sectional area of the pipe wall:	A_M	453.52	cm ²
Dead weight:	γ	18.00	kN/m ³
Displaced area for buoyancy proof:	$A_{VM,W}$	0.53	m ²
Young's modulus embedding under load:	$E_{20,\sigma}$	15.63	N/mm ²
Young's modulus pending soil:	$E_{3,\sigma}$	1.53	N/mm ²
Coefficient:	Δf	0.70	[-]
Correction factor for horizontal bedding stiffness:	ζ	0.16	[-]
Horizontal bedding stiffness:	S_{Bh}	1.47	N/mm ²

		Short term	Long term	
System stiffness:	V_{RB}	0.0544	0.0272	[-]
Coefficient for the bedding reaction pressure:	K^*	0.693	0.896	[-]

2.5.2 Manhole lid

Upper edge of the component:	$h_{D,aufi,OK}$	-0.025	m
Lower edge of the component:	$h_{D,aufi,UK}$	0.250	m
Position upper edge of shaft pipe from ground level:	OK_M	250.00	mm
Dry height of the component:	$h_{D,aufi}$	0.000	m
Moist height of the component:	$h_{D,aufi,W}$	0.000	m
Load axial component (buoyancy):	$G_{D,aufi,min}$	3.56	kN
Maximum load axial component (installations, lid):	$G_{MaxD,aufi,me}$	4.12	kN
Axial traffic load in the component:	$T_{D,aufi}$	120.00	kN
Soil pressure due to soil above component height:	$PE_{D,aufi}$	5.00	kN/m ²

Weight of earth ring for buoyancy proof: $G_{E,D,aufI,E}$ 0.55 kN

2.5.3 Casing

Height from surface level	Horizontal section 0.50 m 0.50 m	Horizontal section 4.75 m 4.75 m
Utilization ratio strain, total	39.86 %	39.54 %
Utilization stress axial	6.49 %	-10.72 %
Utilization deformation	62.74 %	43.31 %
utilization ratio Stability (total vertical load), total	19.84 %	26.32 %
Utilization stability axial, total	2.51 %	3.77 %
Utilization stability, interaction	14.24 %	20.51 %
Utilization shear stress, total	-	3.89 %
Utilization equivalent stress, total	-	12.99 %

2.5.4 Horizontal section 4.75 m

2.5.4.1 Manhole casing

Position upper edge of shaft pipe from ground level:	OK _M	250.00	mm
Height of the component:	h _M	4.500	m
Height from surface level:	h _{GOK}	4.750	m
Volume:	V _M	0.20	m ³
Load axial component (buoyancy):	G _{M,min}	3.67	kN
Maximum load axial component (installations, lid):	G _{MaxM,max}	3.67	kN
Soil pressure due to soil over component height:	P _{E,M}	90.00	kN/m ²
Displaced volume for buoyancy proof:	V _{M,W}	0.00	m ³
Weight of earth ring for buoyancy proof:	G _{E,M,E}	22.76	kN

Loads axial in casing

Friction height dry:	h _{Tm,t}	4.75	m
Horizontal soil stress, lower edge dry soil:	Q _{E,S}	40.51	kN/m ²
Coefficient from friction angle:	x	0.21	[-]
Casing friction dry:	T _{M,t}	51.18	kN

	Characteristic	partial safety factor	Design	
Maximum load axial component (installations, lid):		G _{MaxD,aufI,ma}	4.12	kN
Maximum load axial component (installations, lid):		G _{MaxM,max}	3.67	kN
Casing friction total	T _M 51.18	1.35	69.09	kN
Maximum weight in the manhole wall (installations, lid)	G _{M,max} 58.97	1.35	79.62	kN
Traffic load in the manhole wall	Q _{TM} 120.00	1.35	162.00	kN
Axial total load, sum, design:		Short term	Long term	
Deduction for axial weakening of shaft pipe, net:		Σ _Z Q _{ax,d}	241.616	kN
		A _{M,net}	453.52	cm ²
Axial compressive stress, Design:	σ _{ax,d}	Short term 3.57	Long term 1.76	N/mm ²

2.5.4.2 Earth load

	Characteristic	partial safety factor	Design	
Vertical Earth load	p _E 95.00	1.35	128.25	kN/m ²
Horizontal Earth load	p _{E,h} 40.51	1.35	54.69	kN/m ²

2.5.4.3 Traffic loads according to ATV A 127:2000

Traffic load vert. (without impact coefficient):	q	9.62	kN/m ²
--	---	------	-------------------

Impact coefficient traffic load:		Characteristic	Φ partial safety factor	1.20 Design	[-]
Traffic load vert. (incl. impact coefficient)	q_T	11.55	1.35	15.59	kN/m ²
Bei Straßenverkehrslasten wird die Dynamische Last mit einer 30 cm höheren Überdeckung berechnet, um der verteilenden Wirkung des Straßenaufbaus Rechnung zu tragen.					
Reduction factor dynamic load, fatigue:					
Traffic load vertical (including dynamic coefficient), fatigue	$q_{T,Dyn}$	5.26	α_T 1.35	0.50 7.10	[-] kN/m ²
Traffic load hor. (incl. impact coefficient)	q_{Th}	4.92	1.35	6.65	kN/m ²

2.5.4.4 horizontal Loads on average

Inequality coefficient radial:		Characteristic	Ω partial safety factor	0.65 Design	[-]
Earth load stress Axis 1	q_{E1}	40.51	1.35	54.69	kN/m ²
Traffic load stress Axis 1	q_{T1}	4.92	1.35	6.65	kN/m ²
Earth load axis 2	q_{E2}	29.53	0.00	39.87	kN/m ²
Earth load axis 2, bedding reaction	q^*E2	6.39	1.35	8.63	kN/m ²
Traffic load stress axis 2	q_{T2}	0.00	0.00	0.00	kN/m ²
Traffic load stress Axis 2, bedding reaction	q^*T2	2.22	1.35	2.99	kN/m ²

2.5.4.5 Moments

		0°	90°	180°	
Moment, loads for fatigue	$M_{\Sigma Dyn}$	0.133	-0.124	0.133	kNm/m
Moment, short term loads	$M_{\Sigma K}$	0.133	-0.124	0.133	kNm/m
Moment, permanent loads	$M_{\Sigma L}$	0.255	-0.228	0.255	kNm/m
Moment, total load	M_{Σ}	0.389	-0.351	0.389	kNm/m

2.5.4.6 Normal forces

		0°	90°	180°	
Normal force, short-term loads	$N_{\Sigma K}$	-0.513	-1.974	-0.513	kN/m
Normal force, permanent loads	$N_{\Sigma L}$	-13.321	-16.245	-13.321	kN/m
Normal force, total load	N_{Σ}	-13.834	-18.219	-13.834	kN/m

2.5.4.7 stresses

Inside:		0°	90°	180°	
Stress inside, short-term loads	$\sigma_{i,\Sigma K}$	2.48	-2.44	2.48	N/mm ²
Stress inside, permanent loads	$\sigma_{i,\Sigma L}$	4.06	-5.18	4.06	N/mm ²
Stress inside, total load	$\sigma_{i,\Sigma}$	6.54	-7.61	6.54	N/mm ²
Outside:		0°	90°	180°	
Stress external, short-term loads	$\sigma_{a,\Sigma K}$	-2.46	2.15	-2.46	N/mm ²
Stress outside, permanent loads	$\sigma_{a,\Sigma L}$	-5.40	3.25	-5.40	N/mm ²
Stress external, total load	$\sigma_{a,\Sigma}$	-7.86	5.40	-7.86	N/mm ²

2.5.4.8 Stress proof axial

Axial compressive stress, Design:	$\sigma_{ax,d}$	Variable load 3.57	Permanent load 1.76	N/mm ²
The pure stress proof is carried out here; for determination of the sectional forces from shell theory see above.				
Comer moment bottom plate / manhole casing, Design:	$M_{E,d}$	-0.2330	-1.9172	Nmm/mm
inside				
Stresses, from manhole bottom, inside, Design:	$\sigma_{ax,i,B,d}$	0.00	-0.04	N/mm ²
Resulting stresses, axial, internal, Design:	$\sigma_{ax,i,r,d}$	-3.57	-1.72	N/mm ²

Permissible bending strength, inside, Design:	$\sigma_{R,i,d}$	58.44	38.96	N/mm ²
Utilization ratio stress axial, internal:	$U_{ax,i}$	-6.1	-4.4	%
Utilization stress axial, inside, total:		$U_{ax,i}$	10.5	%
outside				
Stresses, from manhole bottom, outside, Design:	$\sigma_{ax,e,B,d}$	0.00	-0.04	N/mm ²
Resulting stresses, axial, external, Design:	$\sigma_{ax,e,r,d}$	-3.58	-1.79	N/mm ²
Permissible bending strength, outside, Design:	$\sigma_{R,a,d}$	58.44	38.96	N/mm ²
Utilization ratio stress axial, external:	$U_{ax,e}$	-6.1	-4.6	%
Utilization stress axial, outside, total:		$U_{ax,e}$	10.7	%

The stress proof is fulfilled.

2.5.4.9 Proof of axial stability

Safety coefficient for element resistance along the pipe axis:	$\gamma_{M,ax}$	1.54	[-]	
Supporting coefficient for axial buckling:	β	2.00	[-]	
Alpha coefficient buckling stress:	a	0.47	[-]	
Variable load Permanent load				
Critical buckling stress, Design:	krit $\sigma_{Kl,d}$	149.32	124.44	N/mm ²
Resulting stresses, axial, internal, Design:	$\sigma_{ax,i,r,d}$	-3.57	-1.72	N/mm ²
Utilization ratio stability axial:	$U_{Stab,ax}$	2.4	1.4	%
Utilization stability axial, total:		$U_{Stab,ax}$	3.8	%

The axial stability proof is fulfilled.

Proof of equivalent stress casing (4.75 m) - bottom plate

The stresses of the manhole bottom must be superimposed on the stresses of the manhole casing.

Variable load Permanent load				
Decisive equivalent stress, Design:	$\sigma_{V,d}$	3.57	1.76	N/mm ²
Utilization ratio equivalent stress:	U_V	6.5	6.5	%
Utilization equivalent stress, total:		U_V	13.0	%

The proof of equivalent stress is fulfilled.

2.5.5 Horizontal section 0.50 m

2.5.5.1 Manhole casing

Position upper edge of shaft pipe from ground level:	OKM	250.00	mm
Height of the component:	h_M	0.250	m
Height from surface level:	h_{GOK}	0.500	m
Volume:	V_M	0.01	m ³
Load axial component (buoyancy):	$G_{M,min}$	0.20	kN
Maximum load axial component (installations, lid):	$G_{MaxM,max}$	0.20	kN
Soil pressure due to soil over component height:	$P_{E,M}$	5.00	kN/m ²
Displaced volume for buoyancy proof:	$V_{M,W}$	0.00	m ³
Weight of earth ring for buoyancy proof:	$G_{E,M,E}$	1.26	kN

Loads axial in casing

Friction height dry:	$h_{Tm,t}$	0.50	m
Horizontal soil stress, lower edge dry soil:	$q_{E,S}$	4.26	kN/m ²
Coefficient from friction angle:	x	0.21	[-]
Casing friction dry:	$T_{M,t}$	0.57	kN

	Characteristic:	partial safety factor	Design	
Maximum load axial component (installations, lid):		$G_{MaxD,aufi,ma}$	4.12	kN
Maximum load axial component (installations, lid):		$G_{MaxM,max}$	0.20	kN
Casing friction total	T_M	0.57	1.35	0.77
				kN

Maximum weight in the manhole wall (installations, lid)	$G_{M,max}$	4.90	1.35	6.61	kN
Traffic load in the manhole wall	Q_{TM}	120.00	1.35	162.00	kN
Axial total load, sum, design:			Short term	Long term	
Deduction for axial weakening of shaft pipe, net:			$\Sigma Q_{ax,d}$	168.609	kN
			$A_{M,net}$	453.52	cm ²
Axial compressive stress, Design:	$\sigma_{ax,d}$		Short term	Long term	
			3.57	0.15	N/mm ²

2.5.5.2 Earth load

		Characteristic	partial safety factor	Design	
Vertical Earth load	p_E	10.00	1.35	13.50	kN/m ²
Horizontal Earth load	$p_{E,h}$	4.26	1.35	5.76	kN/m ²

2.5.5.3 Traffic loads according to ATV A 127:2000

Traffic load vert. (without impact coefficient):			q	79.35	kN/m ²
Impact coefficient traffic load:			Φ	1.20	[-]
		Characteristic	partial safety factor	Design	
Traffic load vert. (incl. impact coefficient)	q_T	95.22	1.35	128.55	kN/m ²
Bei Straßenverkehrslasten wird die Dynamische Last mit einer 30 cm höheren Überdeckung berechnet, um der verteilenden Wirkung des Straßenaufbaus Rechnung zu tragen.					
Reduction factor dynamic load, fatigue:					
Traffic load vertical (including dynamic coefficient), fatigue	$q_{T,Dyn}$	32.41	α_T	0.50	[-]
			1.35	43.75	kN/m ²
Traffic load hor. (incl. impact coefficient)	q_{Th}	40.60	1.35	54.82	kN/m ²

2.5.5.4 horizontal Loads on average

Inequality coefficient radial:			Ω	0.65	[-]
		Characteristic	partial safety factor	Design	
Earth load stress Axis 1	q_{E1}	4.26	1.35	5.76	kN/m ²
Traffic load stress Axis 1	q_{T1}	40.60	1.35	54.82	kN/m ²
Earth load axis 2	q_{E2}	4.26	0.00	5.76	kN/m ²
Earth load axis 2, bedding reaction	q^*_{E2}	0.00	1.35	0.00	kN/m ²
Traffic load stress axis 2	q_{T2}	0.00	0.00	0.00	kN/m ²
Traffic load stress Axis 2, bedding reaction	q^*_{T2}	18.29	1.35	24.70	kN/m ²

2.5.5.5 Moments

		0°	90°	180°	
Moment, loads for fatigue	$M_{\Sigma Dyn}$	1.100	-1.020	1.100	kNm/m
Moment, short term loads	$M_{\Sigma K}$	1.100	-1.020	1.100	kNm/m
Moment, total load	M_{Σ}	1.100	-1.020	1.100	kNm/m

2.5.5.6 Normal forces

		0°	90°	180°	
Normal force, short-term loads	$N_{\Sigma K}$	-4.233	-16.282	-4.233	kN/m
Normal force, permanent loads	$N_{\Sigma L}$	-1.710	-1.710	-1.710	kN/m
Normal force, total load	N_{Σ}	-5.943	-17.992	-5.943	kN/m

2.5.5.7 stresses

		0°	90°	180°	
Inside:					
Stress inside, short-term loads	$\sigma_{i,\Sigma K}$	20.44	-20.08	20.44	N/mm ²
Stress inside, permanent loads	$\sigma_{i,\Sigma L}$	-0.09	-0.09	-0.09	N/mm ²

Stress inside, total load	$\sigma_{i,\Sigma}$	20.34	-20.18	20.34	N/mm ²
Outside:		0°	90°	180°	
Stress external, short-term loads	$\sigma_{a,\Sigma K}$	-20.30	17.71	-20.30	N/mm ²
Stress outside, permanent loads	$\sigma_{a,\Sigma L}$	-0.09	-0.09	-0.09	N/mm ²
Stress external, total load	$\sigma_{a,\Sigma}$	-20.39	17.62	-20.39	N/mm ²

2.5.5.8 Proof of radial deformation

Applied maximum deformation:	δ	3.76	%
Limit value permissible deformation, long time:		6.0	%
Utilization deformation:	$U_{\delta,rad}$	62.7	%

The proof of deformation is fulfilled.

2.5.6 Manhole bottom

Soil pressure lower edge structure, sum:	Σ_{qUK}	270.88	kN/m ²
Soil pressure lower edge structure, sum, design:	$\Sigma_{qUK,d}$	365.68	kN/m ²

2.5.6.1 Bottom plate

For a bottom construction with concrete filling and internal cover plate, no verification is carried out. It is assumed that the concrete body in connection with the force-fit cover plate absorbs the loads.

All necessary proofs are ok.

Projektant:
Ante Ljubičić, mag.ing.aedif.

Izradio:	INSTITUT IGH d.d. Zavod za projektiranje 10 000 Zagreb, Janka Rakuše 1
Projekt / Građevina:	IZGRADNJA DESNOG NASIPA KORANE, DESNOG NASIPA KUPE I PROKOPA KORANA-KUPA S NASIPIMA I RJEŠENJEM ODVODNJE NA PODRUČJU GORNJEG MEKUŠJA TE IZGRADNJA CESTOVNOG MOSTA PREKO PROKOPA: 4. faza izgradnje – nastavak iskopa glinenog materijala u cijelom gabaritu prokopa za izgradnju nasipa sustava obrane od poplava karlovačkog područja, prokop Korana – Kupa, nasipi uz lijevu i desnu obalu prokopa, desnu obalu Kupe, lijevu obalu Korane i uz ispusnu ustavu (N1 – N5), upusna i ispusna ustava, građevine za odvodnju zaobalnih voda, uklanjanje dijela nasipa u sklopu zahvata dionice državne ceste D1 (splitski pravac, brza cesta kroz Karlovac, II. etapa I. faze) i 5. faza izgradnje - most preko prokopa na nerazvrstanoj cesti NC 340720 Gornje Mekušje – Kamensko)
Lokacija građevine:	Grad Karlovac, K.O. Gornje Mekušje, K.O. Kamensko i K.O. Karlovac II
Razina razrade:	Glavni projekt
Strukovna odrednica:	Građevinski projekt
Mapa:	26
Zajednička oznaka projekta:	GP-5986/23
Oznaka mape:	72160-GP-032-2023

IV. PROGRAM KONTROLE I OSIGURANJA KAKVOĆE

Mjesto i datum: **Zagreb, svibnja 2023.**

IV.1 OPĆENITO

IV.1.1 OPĆENITO

Program kontrole i osiguranja kvalitete obuhvaća skup sustavno planiranih aktivnosti radi postizanja propisanih tehničkih svojstava materijala, proizvoda i radova, čime se ostvaruje propisana razina kvaliteta građevine tijekom uporabe. Programom kontrole i osiguranja kvalitete propisuju se minimalni zahtjevi kvalitete za materijale, proizvode i radove koji se koriste pri izvođenju građevina predviđenih ovim projektom.

Materijali, proizvodi, oprema i radovi moraju biti izrađeni u skladu s normama i tehničkim propisima navedenim u projektnoj dokumentaciji. Ako nije navedena niti jedna važeća hrvatska norma, obavezna je primjena odgovarajuće europske norme EN. Ako se u međuvremenu neka norma ili propis stavi izvan snage, vrijedit će zamjenjujuća norma ili propis.

Izvođač može predložiti primjenu priznatih tehničkih pravila (normi) neke inozemne normizacijske ustanove (ISO, EN, DIN, ASTM, ...) uz uvjet pisanog obrazloženja i odobrenja nadzornog inženjera. Tu promjenu nadzorni inženjer odobrava uz suglasnost projektanta. Izvođač je dužan tu promjenu unijeti u izvedbeni projekt.

Svi materijali i proizvodi, bez obzira na vrstu i količinu, bit će odobreni ako zadovoljavaju odredbe programa kontrole i osiguranja kvalitete te ako su proizvedeni prema važećim normama i tehničkim propisima.

Građevni proizvod može se staviti u promet i koristiti za građenje samo ako je dokazana njegova uporabljivost na način propisan Zakonom o gradnji i drugim posebnim propisima. Građevni proizvod je uporabljiv ako su njegova tehnička svojstva takva da udovoljavaju temeljnim zahtjevima za građevinu, a određena su tehničkim specifikacijama ili tehničkim propisom.

Uporabljivost građevnog proizvoda dokazuje se ocjenjivanjem sukladnosti tehničkih svojstava proizvoda s tehničkim specifikacijama, što se dokazuje certifikatom o stalnosti svojstava građevnog proizvoda ili izjavom proizvođača o sukladnosti. Dokaz uporabljivosti u originalu izvođač mora pravodobno predati nadzornom inženjeru prije ugradnje na odobrenje. Nadzorni inženjer ima pravo i dužnost provjere dokaza uporabljivosti pomoću kontrolnih ispitivanja, prema odredbama programa kontrole i osiguranja kvalitete.

Sve radove izvesti stručnom radnom snagom solidno i kvalitetno uz uporabu zaštitne opreme, pribora i uz primjenu pravila zaštite na radu. Svi nekvalitetni radovi trebaju se otkloniti i zamijeniti ispravnima, bez bilo kakve odštete od strane investitora. Ako opis neke stavke dovodi izvođača u sumnju u pogledu načina izvedbe, treba pravovremeno prije predaje ponude tražiti objašnjenje od projektanta. Eventualne izmjene materijala te načina izvedbe tijekom gradnje moraju se izvršiti isključivo pismenim dogovorom sa projektantom i nadzornim inženjerom.

Za provođenje stručnog nadzora investitor treba imenovati nadzornog inženjera i o tome pismeno obavještava izvođača radova.

Nadzorni inženjer je dužan provoditi kontrolu izvođenja prema projektu:

- da se gradi u skladu s građevinskom dozvolom i odredbama Zakona o gradnji
- da je kvaliteta radova, ugrađenih proizvoda i materijala u skladu sa zahtjevima projekta, te da je kvaliteta dokazana propisanim ispitivanjima i odgovarajućim atestima.

Nadzornom inženjeru treba biti omogućen pristup proizvodnom pogonu i laboratoriju radi potrebnih provjera i uzimanja uzoraka za kontrolna ispitivanja.

Tijekom radova vodi se građevinski dnevnik u koji će se upisivati, pored svega propisanog zakonom i sve promjene na koje je potrebno dobiti suglasnost nadzorne službe, a po potrebi i mišljenje projektanta.

Izvođač je dužan u svakom trenutku omogućiti nadzornom inženjeru i/ili od njega ovlaštenom tijelu provedbu kontrolnih ispitivanja.

Osobe ovlaštene za vršenje nadzora dužne su redovito potpisivati dnevnik o izvršenim radovima.

Prije početka radova, izvođač je obavezan provesti usporedbu projektiranog rješenja sa stvarnim stanjem na gradilištu. Obvezno provjeriti visinske kote i položajne koordinate. U slučaju nekih izmjena ili odstupanja konzultirati se s nadzornom službom, odnosno projektantom.

Prilikom izvođenja radova izvođač je dužan provoditi kontrolu kvalitete radova i ugrađenih materijala, te ih je dužan dokumentirati određenim rezultatima ispitivanja ili ispravama izdanim u skladu sa zakonima ili propisima o tehničkim normativima i standardima, ili ispitivanjima predviđenim u tehničkoj dokumentaciji.

Ukoliko u toku građenja dođe do izmjena u odnosu na projekt, izvođač je dužan za svaku izmjenu izraditi potrebnu dokumentaciju iz koje je vidljiva promjena projekta. Na takve izmjene ili dopune izvođač je dužan prije početka izvođenja radova ishoditi odobrenje projektanta, nadzornog inženjera i investitora.

Izvođač je dužan za sve materijale izvan propisanih standarda pribaviti odgovarajuću dokumentaciju na osnovi koje će investitor moći dati suglasnost za njihovu ugradnju.

U tehničkoj dokumentaciji su korištene važeće europske norme EN ukoliko za određenu vrstu radova ili materijala ako ne postoje domaći propisi ili standardi.

Sve garantne listove, ateste, certifikate materijala i opreme, zajedno sa svim potrebnim uputstvima za upotrebu i održavanje izvedene instalacije Izvođač je dužan dostaviti Investitoru prije izvršenja tehničkog pregleda.

IV.1.2 OSIGURANJE KVALITETE I DOKAZIVANJE UPORABIVOSTI MATERIJALA

IV.1.2.1. ISPITIVANJA

Da bi se osigurala stalna kvaliteta sastavnih materijala, te da bi se imao odgovarajući uvid u kvalitetu sastavnih materijala potrebno je provesti:

1. ispitivanja pogodnosti materijala,
2. pribavljanje certifikata,
3. kontrolna ispitivanja i tekuće kontrole
4. provjere kvalitete uskladištenih materijala.

IV.1.2.2. DOKUMENTACIJA

1. Izvještaj o prethodnom ispitivanju kvalitete s ocjenom pogodnosti materijala

Izvještaj o pogodnosti materijala mora sadržavati ove podatke:

- opći dio: naziv materijala, mjesto uzorkovanja, podatke o naručitelju ili proizvođaču, datum uzorkovanja i završetku ispitivanja, namjenu materijala i laboratorijsku oznaku uzorka,
- rezultate svih laboratorijskih ispitivanja propisanih za tu vrstu materijala,
- ocjenu kvalitete materijala s obzirom na vrstu i namjenu,
- mišljenje o pogodnosti materijala s obzirom na namjenu.

2. Izvještaj o tekućoj kontroli

Rezultati tekućih ispitivanja moraju se redovito upisivati u laboratorijsku dokumentaciju (laboratorijski dnevnik, knjigu i slično). Uz dokumentaciju koja prati isporuku proizvođač je dužan priložiti rezultate tekućih ispitivanja koji se odnose na isporučene količine.

3. Izvještaj o kontrolnom ispitivanju

Izvještaj o kontrolnom ispitivanju mora sadržavati ove podatke:

- opći dio: naslov proizvoda, podatke o naručitelju i proizvođaču, mjesto, način i datum uzorkovanja, količinu uzorka, završetak ispitivanja i laboratorijsku oznaku uzorka,
- rezultate laboratorijskih ispitivanja,
- ocjenu kvalitete materijala obzirom na vrstu i namjenu.

4. Uvjerenje o kvaliteti proizvoda

Uvjerenje o kvaliteti proizvoda izdaje se poslije najmanje tri uzastopna kontrolna ispitivanja proizvoda kojima je ustanovljena propisana kvaliteta. Uvjet za izdavanje uvjerenja o kvaliteti je redovita evidencija rezultata tekuće kontrole. Rok važenja uvjerenja o kvaliteti proizvoda može biti najviše jedna godina.

Uvjerenje o kvaliteti proizvoda mora sadržavati ove podatke:

- opći dio: naziv proizvoda, deklaraciju, mjesto, podatke o naručitelju i proizvođaču, datum uzorkovanja, te laboratorijske oznake uzorka,
- pregledni prikaz rezultata kontrolnih ispitivanja na osnovi kojih se izdaje uvjerenje,
- ocjenu kvalitete i mišljenje o upotrebljivosti s obzirom na stalnost kvalitete proizvoda, namjeni materijala i svojstva primarne sirovine,
- rok važenja uvjerenja.

Stalnost kvalitete proizvoda do isteka roka važenja uvjerenja o kvaliteti prati se kontrolnim ispitivanjima.

5. Uvjerenje o kvaliteti sirovine

Kvaliteta i svojstva sirovine koja se koristi za proizvodnju pojedinih vrsta sastavnih materijala, utvrđuju se laboratorijskim ispitivanjem. Po završenim ispitivanjima izdaje se uvjerenje o kvaliteti i upotrebljivosti sirovine s obzirom na namjenu.

Uvjerenje o kvaliteti primarne sirovine mora sadržavati ove podatke:

- opći dio: naziv materijala, mjesto, podatke o naručitelju, datum uzorkovanja i završetak ispitivanja, te laboratorijsku oznaku uzorka,
- rezultate laboratorijskih ispitivanja,
- ocjenu kvalitete i mišljenje o upotrebljivosti sirovine s obzirom na vrstu i namjenu,
- rok važenja uvjerenja.

6. Izvještaj o provjeri kvalitete uskladištenog materijala

Izvještaj o provjeri kvalitete materijala deponiranog na deponijima ili uskladištenog u silose, cisterne i sl., izdaje se na osnovi laboratorijskih ispitivanja i mora sadržavati ove podatke:

- opći dio: naziv materijala, mjesto uzorkovanja, podatke o naručitelju i proizvođaču, datum uzorkovanja i završetka ispitivanja, laboratorijsku oznaku uzorka,
- približnu količinu uskladištenog materijala,
- način uzorkovanja i približnu količinu skupnog uzorka,
- rezultate laboratorijskih ispitivanja propisanih za tu vrstu materijala,
- ocjenu kvalitete,
- mišljenje o kvaliteti i upotrebljivosti uskladištenog materijala s obzirom na namjenu.

IV.1.2.3. TEKUĆE KONTROLE

Tekuće kontrole koje obavlja izvođač tijekom građenja uz prisustvo nadzornog inženjera su sljedeće:

- kontrola temeljnog tla (uz nazočnost ovlaštenog geomehaničara),
- geodetska kontrola nivelete iskopa, nagiba pokosa, te trase cjevovoda i objekata prema nacrtima iskolčenja,
- cement – kontrola cementa prije proizvodnje betona prema normi HRN EN 206,
- granulometrijski sastav agregata – kontrola agregata prije proizvodnje betona prema normi HRN EN 206,
- konzistencija svježeg betona slijeganjem (HRN EN 12350-2 Ispitivanje svježeg betona – 2. dio: Ispitivanje slijeganjem),
- temperatura betona (na početku proizvodnje, pri betoniranju i pri uzimanju uzoraka-kocaka),
- kontrola složene armature pri arm.bet. radovima,
- kontrola izrade i ispitivanja tipa predgotovljenog betonskog elementa prema odredbama Tehničkog propisa za građevinske konstrukcije.

IV.1.2.4. KONTROLA ISPITIVANJA

Kontrolna ispitivanja obavlja ovlaštena institucija uz prisustvo nadzornog inženjera.

Kontrolna ispitivanja su u nastavku navedena s obzirom na vrstu radova.

1. Zemljani radovi:

- zbijenost posteljice i obloge cijevi (svakih 500 m), odnosno modul stišljivosti ($M_s > 20 \text{ MN/m}^2$)
- zbijenost posteljice kod širokog iskopa $M_e 15 \text{ MN/m}^2$
- zbijenost zamjenskog materijala – tucanika $M_e > 40 \text{ MN/m}^2$
- Izrada pokusa standardnog i modificiranog Proctora za materijal kojim se predviđa izrada nasipa s određivanjem optimalne vlažnosti, te kontrole slojeva nasipa s uzimanjem neporemećenih uzorka i kontrolom u laboratoriju (vlažnost + zbijenost). Uzorke uzimati za svaki sloj nasipa (max 50 cm debljine)

2. Betonski i armirano-betonski radovi

Betonski i armirano-betonski radovi prema važećem Tehničkom propisu za građevinske konstrukcije. Beton treba ispitati prema odredbama Tehničkog propisa za građevinske konstrukcije, a sastoji se od kontrole proizvodnje i kontrole na mjestu ugradnje

- ispitivanje svježeg betona HRN EN 12350-1 do HRN EN 12350-7
- ispitivanje očvrslulog betona HRN EN 12390-1, HRN EN 12390-2, HRN EN 12390-3

Kontrolu proizvodnje provoditi po normama za ispitivanje svježeg betona HRN EN 12350-1 do HRN EN 12350-7, a na mjestu ugradbe po normama za ispitivanje očvrslulog betona HRN EN 12390-1, HRN EN 12390-2, HRN EN 12390-3.

Čelik za armiranje

- Čelik treba ispitati prema odredbama Tehničkog propisa za građevinske konstrukcije te prema normi HRN EN 10080 i prema normama niza HRN EN ISO 15630-1 do 3.

Predgotovljeni betonski elementi

- Nadzor proizvodnog pogona i nadzor izvođačeve kontrole izrade predgotovljenog elementa prema odredbama Tehničkog propisa za građevinske konstrukcije.

IV.2 PRETHODNI I PRIPREMNI RADOVI

Opće napomene

Sve radove trebaju obavljati za to stručno osposobljene osobe, uz stalni stručni nadzor. Za početak svake faze radova potrebna je prethodna suglasnost nadzornog inženjera. Za svako odstupanje od projekta, te u slučaju nepredviđenih okolnosti, potrebno je konzultirati projektanta. Izvođač je dužan u potpunosti poštivati sve mjere osiguranja i kontrole kvalitete. Sva upotrijebljena gradiva i svi izvedeni radovi trebaju udovoljavati zahtjevima važećih normi, propisa i pravila struke.

Za vrijeme izvođenja radova potrebna je stalna nazočnost nadzornog inženjera, kontinuirani geodetski nadzor, te povremeni projektantski nadzor.

Primopredaja gradilišta

Investitor predaje izvođaču radova građevinski uređeno zemljište. Prilikom primopredaje potrebno je u građevinski dnevnik upisati sve elemente važne za primopredaju (popis dokumentacije, važne točke na gradilištu, posebne uvjete koji utječu na način građenja i sl.). Izvođač preuzima iskolčenu trasu nakon obilaska svih iskolčenih dijelova građevine.

Osiguranje gradilišta pogonskom energijom i vodom

Izvođač je sam dužan osigurati pogonsku energiju i vodu za potrebe gradilišta.

Dinamika izvođenja radova

Izvođač je uz ponudu dužan priložiti plan dinamike izvođenja radova s prijedlogom roka završetka radova. Ako investitor traži određeni rok završetka, tada je Izvođač dužan uz dinamički plan izvođenja dati način pojačanog angažiranja kapaciteta kojim će se moći zadovoljiti traženi rok. Ukoliko su zahtjevi investitora vezani za skraćenje roka neizvedivi, to treba jasno obrazložiti na početku radova i odbiti takve zahtjeve, a ne na štetu kvalitete izvođenja radova izvršavati rokove. Angažiranje planiranih kapaciteta podliježe stalnoj kontroli nadzorne službe. Kod planiranja dinamike treba se pobrinuti o stvaranju uvjeta za rad u nepovoljnim vremenskim uvjetima i niskim temperaturama, jer se ti uvjeti neće priznavati kao razlog za produljenje roka, niti će se posebno obračunavati stvaranje uvjeta za rad u nepovoljnim uvjetima, njega konstrukcija i upotreba potrebnih aditiva.

Organizacija gradilišta

Organizaciju gradilišta sa shemom transporta i energetskih priključaka treba dati na uvid i odobrenje investitoru i nadzoru.

Osiguranje objekta

Prije početka izvođenja radova Izvođač je dužan osigurati objekt i prijaviti ga nadležnoj Građevinskoj inspekciji, te o tome dati investitoru pismeni dokaz.

Tehnička zaštita

Svi elementi tehničke zaštite, prema važećim propisima ukalkulirani su u cijenu, tj. obuhvaćeni faktorom gradilišta. Radi kontrole provođenja tehničke zaštite, Izvođač je dužan pravovremeno prijaviti početak radova nadležnoj inspekciji rada, a o provođenju zaštite treba izraditi poseban elaborat koji mora ovjeriti kod inspekcije rada, te jedan primjerak dostaviti investitoru.

Geodetska kontrola

Geodetskom kontrolom utvrđuje se visinski i položajno početno stanje ili stanje izvedenog posla. Točnost mjerenja mora biti u skladu s geodetskim normama za pojedine vrste mjerenja i u skladu sa zahtjevima za kakvoću pojedinih radova prema ovim ili posebnim tehničkim uvjetima.

Investitor je dužan najkasnije na dan tehničkog pregleda dati na uvid povjerenstvu za tehnički pregled, uz ostalu dokumentaciju propisanu Zakonom o gradnji i sljedeće dokumente:

- Situacijski nacrt izgrađene građevine kao dio geodetskog elaborata, koji je ovjerilo nadležno državno tijelo za katastar i geodetske poslove, a izradila osoba registrirana za obavljanje te djelatnosti po posebnom propisu;
- Geodetski snimak izvedenog stanja nakon završetka radova radi legaliziranja izvedenog stanja građevine u katastru i zemljišnoj knjizi i prema traženju investitora radi konačnog obračuna radova.

Iskolčenje trase

U prethodne i pripremne radove spada iskolčenje građevina i trase cjevovoda prema projektu, organizacija gradilišta, označavanje instalacija, regulacija i signalizacija prometa.

Prije početka iskopa Investitor mora od svih mogućih vlasnika podzemnih instalacija na projektiranoj dionici zatražiti izlazak na teren i obilježavanje njihovih postojećih instalacija na terenu. S time moraju biti upoznati svi sudionici u građenju Nadzor, Izvođač i svi ostali.

Izvođač preuzima iskolčenu trasu po obilasku svih iskolčenih dijelova građevine.

Ispravna iskolčenja predaju se izvođaču zapisnički i od tada ih on je obavezan održavati te po potrebi obnavljati o svom trošku. Prije čišćenja terena od raslinja, odnosno otpočinjanja iskopa, izvođač je dužan geodetski osigurati sve glavne točke iskolčenja, položajno i visinski te odrediti privremene repere radi kontrole izvedenih građevina.

Izvođač radova dužan je za vrijeme građenja stalno održavati iskolčenu os trase, osiguranje svih točaka, repera i poligonskih točaka. Iskolčenje objekata treba neprestano nadzirati i po potrebi obnavljati. Izvođač je sve vrijeme građenja dužan obnavljati iskolčenu trasu i sve oznake na terenu, bez obzira na uzroke štete.

Prije početka radova izvođač mora izvršiti pregled trase, locirati komunalne instalacije (probni šlicevi) na svim karakterističnim mjestima trase, u skladu s priloženom situacijom komunalnih instalacija, te izvršiti potrebne radnje u skladu s posebnim uvjetima komunalnih i drugih poduzeća.

Privremena regulacija prometa

U svrhu osiguranja sigurnosti prometa za vrijeme izvođenja radova potrebno je u skladu s posebnim uvjetima osigurati privremenu regulaciju prometa za sve radove što će se obavljati na prometnim i njima bliskim površinama.

Zatim valja obaviti osiguranje susjednih površina, građevina, pješačkih prolaza, prilaza do stambenih i ostalih građevina tijekom izvođenja radova od opasnosti gradilišta i po okolinu opasnih građevinskih i ostalih radova.

Nakon toga je sve pokretne građevine potrebno premjestiti izvan granica trase cjevovoda, odnosno izvan granica gradilišnih građevina. Izvođač radova će pokretne građevine premjestiti na mjesta prema uputama nadzornog inženjera gdje će ih se postaviti na način kako odrede vlasnici, tj. nadzorni inženjer. Izvođenje radova na gradilištu će započeti tek kad je ono uređeno prema odredbama Pravilnika o zaštiti na radu u građevinarstvu u što, pored ostalog, spada i regulacija te signalizacija prometa prilikom izvođenja radova na trasi na prometnicama i prometnim površinama.

Prije otpočinjanja bilo kakvih iskopa je potrebno očistiti obrađene površine ili površine obrasle raslinjem. Predviđeno je vađenje korijenja većih stabala kao i skidanje sloja humusa.

Dobava, doprema i odlaganje materijala

Sav potreban materijal treba nabaviti prema specifikacijama danim u projektu, sa svim potrebnim atestima proizvođača. Eventualne izmjene materijala ili načina izvedbe mogu se izvršiti isključivo pismenim dogovorom s projektantom i nadzornim inženjerom. Sve radnje koje neće biti na taj način utvrđene neće se posebno priznavati.

Utovar i istovar materijala treba biti pod stalnom kontrolom stručne i odgovorne osobe koja je za tu svrhu posebno određena.

Osobito pozornost treba posvetiti prijemu i istovaru cijevi i njihovom pravilnom uskladištenju i rukovanju do trenutka ugradnje.

Cijevima treba pažljivo rukovati, jer njihovo pretjerano potresanje i udaranje može izazvati oštećenja. Zabranjeno je dizanje cijevi užetom provučenim kroz cijev, jer se time ona izvrgava naprezanju na savijanje, kao i istovremeno obuhvaćanje više cijevi jednim užetom zbog nedovoljne sigurnosti i međusobnog trenja cijevi. Sve pomake cijevi pri utovaru, istovaru i montaži izvoditi lagano, bez trzajeva, udara i krutih spuštanja. Nije dopušteno ručno istovarivanje i nekontrolirano kotrljanje.

Posebnu pozornost treba posvetiti izradi ležajeva na vozilu koji trebaju osigurati stabilan položaj cijevi za vrijeme prijevoza.

Cijevi se osiguravaju drvenom gradnjom i užetima. Prije preuzimanja cijevi potrebno ih je pregledati i eventualna oštećenja nastala pri transportu zapisnički evidentirati.

Zimi treba paziti da se osigura zaštita od zamrzavanja – cijevi ne smiju dodirivati tlo i treba izbjeći skupljanje vode u njima. Paziti da odložene cijevi ne budu opterećene na savijanje. Preporuča se da se cijevi razvezu uzduž jarka, u koji će biti položene, neposredno prije montaže jer se time izbjegavaju sve opasnosti koje nosi dugo ležanje. Pri tome treba postupiti po istim pravilima kao pri deponiranju, posebno ih osigurati od kotrljanja.

Spojni materijal – gumene prstenove, ukoliko gumene brtve nisu ugrađene u cijev, do momenta ugradnje treba na gradilištu uskladištiti u zatvorenom prostoru bez napetosti i zaštititi ih od utjecaja sunca i atmosferilija, te dodira s uljima. Površine nosa cijevi i spojnice moraju biti čiste, suhe i neoštećene. Dopuštena je upotreba samo čistih i suhih prstenova.

Pripremni radovi izvođača na gradilištu obuhvaćaju dopremu, postavu i kasnije demontiranje uređaja, opreme i objekata gradilišta.

IV.3 ZEMLJANI RADOVI

Opći uvjeti iskopa

Sve strojne iskope treba obaviti nakon geodetskog iskolčenja (prema elaboratu iskolčenja) prema predviđenim visinskim i položajnim kotama i propisanim nagibima po projektu, odnosno po zahtjevima nadzornog inženjera. Pri izradi iskopa treba provesti sve mjere zaštite i sigurnosti pri radu i sva potrebna osiguranja postojećih objekata i komunikacija.

Pri radu na iskopu treba paziti da ne dođe do potkopavanja ili oštećenja projektom predviđenih pokosa uslijed čega bi moglo doći do klizanja i odrona. Izvođač je dužan svaki mogući slučaj potkopavanja ili oštećenja pokosa odmah sanirati prema uputama nadzornog inženjera. Za to nema pravo tražiti naknadu za višak rada ili nepredviđeni rad ukoliko je sam prouzročio potkopavanje ili oštećenje.

Strojne iskope treba obavljati prema odabranoj tehnologiji uporabom odgovarajuće mehanizacije i drugih sredstava, a ručni rad ograničiti na nužni minimum. Ovisno o vrsti tla, tehnologiji i upotrijebljenoj mehanizaciji kojom je moguće obavljati iskop, kod iskopa treba razlikovati:

Iskop u materijalu kategorije "C"

Pod materijalom kategorije "C" podrazumijevaju se svi materijali koje nije potrebno minirati, nego se mogu kopati izravno, upotrebom pogodnih strojeva - buldozerom, bagerom, ili skreperom.

Sukladno geotehničkim istražnim radovima na lokaciji građevina predviđenih ovim projektom nalazi se tlo kategorije C.

U ovu kategoriju spadala bi:

- sitnozrnata vezana (koherentna) tla kao što su gline, prašine, prašinaste gline (ilovače), pjeskovite prašine i les,
- krupnozrnata nevezana (nekoherentna) tla kao što su pijesak, šljunak odnosno njihove mješavine, prirodne kamene drobine - siparišni ili slični materijali,
- mješovita tla koja su mješavina krupnozrnatih nevezanih i sitnozrnatih vezanih materijala.

Iskop humusa

Zbog svojih nepovoljnih svojstava u pogledu nosivosti, humus nije podoban kao građevinski materijal te ga se mora odstraniti s površine tla, obično privremeno izvan tijela usjeka i nasipa, a potom nakon izrade istih, njime se humuziraju njihovi pokosi.

Predviđeno je razdvajanje zemljanog (humusnog) materijala od materijala iz iskopa, odmah prilikom iskopa za njegovu kasniju upotrebu. Prilikom iskopa humusa mora se voditi računa da se:

- odguravanje humusa u odlagalište mora obavljati tako da ne dođe do miješanja s nehumusnim materijalom. Ako postoji višak humusa, potrebno je prethodno predvidjeti lokaciju i oblik odlagališta za njegovo odlaganje,
- prilikom iskopa humusa ne smije dopustiti duže zadržavanje vode na tlu jer bi ga ona prekomjerno razvlažila. Stoga tijekom iskopa treba voditi računa o tome da je omogućena stalna poprečna i uzdužna odvodnja,
- debljinu humusnog sloja ustanovljuje nadzorni inženjer u prisutnosti ovlaštenog predstavnika izvođača, za svaki profil posebno, ili ako se debljina humusnog sloja na pojedinim dionicama ne mijenja, na osnovu geomehaničkog elaborata i kontrole u tijeku izvedbe radova,
- identifikacija humusnog sloja obavlja se na osnovi mirisa, boje, sastojaka biljnih i životinjskih ostataka koji podliježu procesima razlaganja kao i količine ukupnih organskih tvari. Ako humusni sloj i tlo, pogodno za uređenje u temeljno tlo, nije moguće jasno odijeliti vizualnim načinom, debljina humusnog sloja određuje se na osnovi laboratorijskog ispitivanja organskih tvari. Ako nije drugačije određeno, humusnim slojem smatra se površinski sloj sraslog tla u kojem je količina organskih tvari veća od 10 % mase sloja.

Iskop građevne jame

Građevinska jama je prostor nastao iskopom ispod razine terena za potrebe izvedbe temelja ili cijelog objekta. Građevinske jame se izvode raznih dubina, dimenzija i u svim kategorijama tla. Iskopi se rade točno po mjerama, profilima i visinskim kotama iz projekta.

Sav rad na iskopu mora biti obavljen u skladu s propisima, normama, programom kontrole i osiguranja kvalitete (PKOK), projektom organizacije građenja (POG), zahtjevima nadzornog inženjera i Općim tehničkim uvjetima za radove u vodnom gospodarstvu.

Posebno treba paziti da prilikom iskopa ne dođe do potkopavanja ili oštećenja projektom predviđenih pokosa kako ne bi došlo do klizanja pokosa ili odrona. Izvođač je dužan svaki slučaj potkopavanja ili oštećenja pokosa odmah sanirati prema uputama nadzornog inženjera ili za složenije slučajeve prema projektu sanacije.

Iskop se obavlja strojno uporabom odgovarajuće mehanizacije i drugih sredstava prema odabranoj tehnologiji, a iznimno manji dio rada može se obavljati ručno tamo gdje se ne može raditi strojevima. Prilikom iskopa treba primjenjivati sve sigurnosne mjere u skladu sa zakonskim odredbama o zaštiti na radu.

Iskopani materijal treba odbacivati od stijenki i ruba iskopa na potrebnu sigurnu udaljenost zbog opasnosti od urušavanja, te ga razvrstati po upotrebljivosti za nasipavanje oko temelja, za ugradnju u nasipe ili za prijevoz na odlagalište.

Ako je dno građevinske jame u nevezanom materijalu, treba ga neposredno prije izrade temelja ili objekta urediti nabijanjem. Ako je dno temeljne jame u vezanom (koherentnom) materijalu i ako je došlo do raskvašenja ili oštećenja dna, potrebno je neposredno prije izrade temelja ili objekta napraviti zamjenu materijalu ili na drugi odgovarajući način urediti oštećeni dio tla. Ako je krivnjom izvođača došlo do prekopa dna građevinske jame, izvođač je dužan zamijeniti nedostajući materijal prema odredbama nadzornog inženjera, odnosno u skladu s projektnim zahtjevima.

Ako se pri iskopu pojavljuju nepredviđene prepreke kao što su kabeli, kanali, drenaže, ostaci objekata ili arheološki nalazi, izvođač je dužan o tome obavijestiti nadzornog inženjera koji odlučuje na koji će način izvođač odstraniti ili osigurati takve prepreke poštujući ujedno sve propise i upute vezane za njihovo djelovanje i upravljanje.

Iskope za temelje treba pregledati specijalist - geomehaničar (po potrebi i geolog) i/ili nadzorni inženjer te utvrditi odgovaraju li materijali u iskopu onima predviđenima u geotehničkom elaboratu i upisom u građevinski dnevnik odobriti daljnju izgradnju.

Ukoliko se radi o dubljim građevnim jamama gdje postoji opasnost urušavanja tla, potrebno je da izvođač o svom trošku, prije početka radova, napravi projekt zaštite građevne jame (ukoliko je potrebno i njenu reviziju), po kojem će izvesti dotičnu zaštitu. Za vrijeme rada na iskopu pa do završetka svih radova na objektu Izvođač je dužan osigurati pravilnu odvodnju, ne smije se dozvoliti zadržavanje vode u iskopima.

Dio iskopanog materijala se koristi za zatrpavanje građevnih jama ili za izgradnju nasipa, a višak odvozi na mjesto stalne deponije. Zatrpavanje građevnih jama izvodi se nasipavanjem materijala iz iskopa, grubim planiranjem i sabijanjem prema projektom postavljenim zahtjevima.

Iskop rova

Iskop rova za izvedbu kanala vrši se po obilježenoj trasi na kote određene uzdužnim profilom, a širina rova prema normalnim profilima, zavisno od profila cijevi. Bočne strane i dno rova mora biti pravilo odsječeno. Na mjestima revizijskih okana predviđeno je proširenje građevinske jame za oplatu. Iskop rova na manjim dubinama (do dubine 1,0 m) može se vršiti bez razupiranja, ako to čvrstoća zemljišta omogućuje.

Ovisno o kategoriji terena, dubini iskopa i nagibu stranica, potrebno je izvesti pravilno podupiranje i razupiranje stranica iskopa da ne dođe do urušavanja. Da se spriječi osipavanje materijala u rov, mosnice koje osiguravaju bočne strane rova moraju nadvisiti rubove rova cca 20 cm. Dođe li pak do zarušavanja iskopa radi nedovoljnog ili lošeg podupiranja sve posljedice ili eventualne nesreće idu na teret Izvođača. Sanaciju je Izvođač dužan izvesti o svom trošku.

Iskop rova izvodi se uz razupiranje. Način razupiranja i dokazivanje proračunom ili ispitivanjem odabranih podgradnih elemenata odabire izvođač radova uz ispunjavanje zahtjeva iz HRN EN 13331-1 i HRN EN 13331-2. Izbor vrste podgradnih elemenata, njihova svojstva i dimenzije, kao i statički proračun, pregledava i odobrava nadzorni inženjer.

Na mjestima križanja odnosno paralelnog vođenja trase s instalacijama i objektima ostalih komunalnih ili drugih zainteresiranih poduzeća, radove izvoditi uz potreban oprez (po potrebi ručno), te izvršiti potrebne radnje u skladu s posebnim uvjetima komunalnih i drugih poduzeća.

Sav iskopani materijal izbacuje se na jednu stranu rova i to min. 1 m od rova. Zahtijevaju li tako uvjeti gradilišta, tj. ako iskopani materijal nije moguće odlagati u blizini, treba ga direktno utovarivati na vozila i odvoziti na odlagalište.

Kolni prijelazi od čeličnih ploča, sa potrebnim sidrenjem protiv klizanja, predviđeni su na mjestima gdje kanal presjeca prometnu površinu.

Svakodnevno prije početka rada, a naročito poslije kišnog vremena, topljenja snijega i mraza, te nakon dužeg prekida rada, moraju se pregledati bočne strane iskopanog rova i poduzeti eventualno potrebne mjere. Ukoliko je potrebno, na temelju geoloških podataka terena, mora se za cijelo vrijeme trajanja gradnje osigurati nadzor od strane specijaliziranih stručnjaka (geomehaničar, geolog). Na potezima trase gdje se pojavljuje voda mora se vršiti ispušavanje iskopanog rova muljnom pumpom na najmanje 10 m od ruba rova. Za tu vrstu radova izvođač mora imati na raspolaganju odgovarajuće pumpe, a po potrebi žmurje ili sličnu opremu.

Silazak u rov mora se omogućiti postavljanjem propisanih ljestvi. Mosnice ili čelične ploče koje služe za prijelaz radnika ili za prijevoz ručnih kolica preko rova, moraju biti dovoljne čvrste i na krajevima osigurane od pomicanja. Na svim mjestima gdje postoji opasnost da se mosnice savijaju, one moraju biti poduprte. Prijelazi preko rova ili jama dubljih od 1,00 m moraju se ograditi ogradama.

Za iskope viših kategorija mješovitog ili potpuno kamenitog materijala treba primijeniti vibracijske alate za iskope i eksploziv. Za korištenje eksploziva za iskope izvođač mora izraditi odgovarajući elaborat i priložiti odgovarajuće dozvole te nakon ovjere nadzora iskope vršiti prema tom elaboratu. Minirana mjesta se moraju osigurati na propisani način.

Izbor tehnologije iskapanja ovisi i sljedećem:

- Planirani umjetni objekti (pomoćni i potporni zidovi, odvodnja, kanalizacija cesta i slično);
- Vrsta tla;
- Mogućnost korištenja posebne vrste mehanizacije za iskop i prijevoz;
- Visina i dužina željenog iskopa;
- Količina tla koja se treba iskopati;
- Duljina prijevoza;
- Rokovi iskopa i/ili rokovi završetka izgradnje ceste;
- Važnost specifičnog iskopa zbog dinamike izvođenja i
- Ekonomičnost iskopa.

Koristeći navedene elemente, kao i drugih okolnosti koje mogu utjecati na izbor tehnologije, Izvođač će, poštujući odgovarajuće propise i standarde te u skladu s ovim zahtjevima odabrati optimalnu tehnologiju za iskop.

Iskop se može izvesti na jedan od ovih načina ili njihovom kombinacijom:

- iskop u punom profilu s prednje strane
- iskop rova sa strane
- iskop u horizontalnim slojevima
- Iskop s poprečnim jarkom

Svi iskopi moraju biti izvedeni u skladu sa planiranim nivoima, prema propisanim padinama, prema projektu. Tijekom radova iskopa sve mjere zaštite na radu moraju biti provedene te svi postojeći objekti i komunikacije biti osigurane.

Tijekom iskopa posebnu brigu treba posvetiti kako se ne bi postiglo podrivanje ili oštećenje padina koje mogu dovesti do pomicanja i klizanja. Otvoreni iskop zasjecanjem će biti izveden s obzirom na odabranu tehnologiju i korištenjem prikladne mehanizacije. Ručni iskop će se svesti na potrebni minimum.

Iskop za kanale

Sav rad na iskopu mora biti obavljen u skladu s ovim projektom, propisima, normama, programom kontrole i osiguranja kvalitete (PKOK), projektom organizacije građenja (POG), zahtjevima nadzornog inženjera i Općim tehničkim uvjetima za radove u vodnom gospodarstvu.

Izvođač će iskope izvoditi po tehnologiji koju sam odabere u skladu s projektom organizacije građenja (POG). Radovi će se obaviti strojno, a iznimno tamo gdje je strojevima to onemogućeno i ručno u manjoj mjeri.

Ako se iskopani materijal odlaže uz kanal, ne smije biti bliže rubu kanala od 1,5 m ili i više, što ovisi o svojstvima i zasićenosti vodom tla u iskopu. Niveleta dna kanala u izvedbi mora odgovarati projektu tako da se ostvari uzdužni pad kanala/nivelete, a što se provjerava geodetskom kontrolom nakon završenog iskopa na svakom profilu ili po potrebi i gušće. Dozvoljeno odstupanje kod iskopa dna i pokosa je ± 5 cm. Korijenje i druge prepreke u zoni iskopa kanala treba odstraniti.

Tolerancija širine dna kanala i lokalne tolerancije iskopa su ± 5 cm, a dozvoljeno odstupanje od pokosa ± 10 %.

Iskop se mora konstantno kontrolirati i registrirati geodetskim snimanjem uzdužnog i poprečnih profila na istim pozicijama gdje se vršilo i iskolčenje. Podatci se mjerenja ucrtavaju na projektirane profile. Nadzorni inženjer ovjerava dokumentaciju izvedenog stanja.

Prijevoz materijala

Iskop materijala obuhvaća i prijevoz iskopanog materijala od mjesta iskopa do mjesta istovara. Vrsta vozila za prijevoz kao i načini prijevoza mogu biti različiti s obzirom na: kategoriju i količinu materijala,

način iskopa, utovara, te dužine prijevoza. Kapacitet prijevoza treba biti usklađen s kapacitetom iskopa, ali i s kapacitetom strojeva za zbijanje pri izradi nasipa.

Kod prijevoza mora se računati s masom materijala u rastresitom stanju zbog ograničene veličine sanduka prijevoznog sredstva, pa prema tome treba planirati broj prijevoznih sredstava.

Prijevoz treba biti brz i ekonomičan. Da bi se tome udovoljilo, treba:

- primjenjivati prijevozna sredstva većeg kapaciteta,
- primjenjivati prijevozna sredstva koja mogu obavljati više radnji.

Za guranje i prijevoz iskopanog materijala dolaze uglavnom u obzir buldozeri, skrejperi, damperi, vozila za prijevoz materijala koja se kreću izvan javnih cesta i vozila za prijevoz materijala na veće daljine po javnim cestama. Prijevozne dužine, po prethodno izrađenom putu ili cestama javnog prometa prema ovim tehničkim uvjetima, dijele se u ove grupe:

- guranje ili odlaganje do dužine 10 m (obračunato u iskopu)
- guranje na dužinu 10-60 m
- guranje na dužinu 60-100 m
- prijevoz na dužinu 100-300 m
- prijevoz na dužinu 300-600 m
- prijevoz na dužinu 600-1500 m
- prijevoz na dužinu 1500-5000 m
- prijevoz na dužinu veću od 5000 m.

Izvođač je dužan u potpunosti osigurati prijevoz, i onaj na samom gradilištu i onaj na javnim prometnim površinama. To osiguranje izvođač će postići:

Na gradilištu:

- pravilnim postavljanjem i održavanjem gradilišnih prometnica,
- izradom i održavanjem privremenih objekata,
- opremanjem prekopa odgovarajućim oznakama, koje noću treba osvijetliti;

Na javnim prometnicama:

- postavljanjem odgovarajuće prometne i svjetlosne signalizacije,
- primjenom vozila propisanog gabarita i dopuštene nosivosti (osovinskog opterećenja),
- sprječavanjem nanošenja blata na kolnik, a ako do toga dođe, čišćenjem kolnika.

Za sve posljedice do kojih dođe zbog toga što se ne postupi u skladu s važećim zakonima i propisima te navedenim zahtjevima bit će odgovoran isključivo izvođač.

Uređenje temeljnog tla mehaničkim zbijanjem

Obuhvaća sve radove koji se moraju obaviti kako bi se sraslo tlo osposobilo da bez štetnih posljedica preuzme opterećenje od izvedene građevine. Dubina do koje se uređuje temeljno tlo određena je projektom, a iznosi do 30 cm, ovisno o vrsti tla. Rad mora biti obavljen u skladu s projektom, propisima, programom kontrole i osiguranja kvalitete, projektom organizacije građenja i zahtjevima nadzornog inženjera.

Kod vezanih tala temeljno se tlo uređuje tek kad je uklonjen sav humus prema projektu, odnosno odredbi nadzornog inženjera. Tlo s kojeg je skinut humus treba prije svega dovesti u stanje vlažnosti koje omogućuje optimalni utrošak energije zbijanja. To se postiže vlaženjem ili rahljenjem i sušenjem tla. Tek kada materijal postigne optimalnu vlažnost po standardnom Proctorovu postupku, pristupa se zbijanju. Prije zbijanja površinu tla treba izravnati.

Zbijanje temeljnog tla obavlja se prema odabranoj tehnologiji odgovarajućim sredstvima za zbijanje, ovisno o vrsti vezanog tla.

Postupak uređenja temeljnog tla isti je i kod nevezanih materijala, samo što ono nije toliko osjetljivo na promjene vlažnosti, a zbijanje se obavlja pretežno vibracijskim sredstvima za zbijanje.

U smislu osiguranja kvalitete trebaju se od strane ovlaštenog tijela provoditi sljedeća ispitivanja:

- uzimanje uzoraka tla prema HRN U. B1. 010/79;
- određivanje sadržaja vode prema HRN EN ISO 17892-1;
- određivanje prostorne mase sitnozrnatih tla prema HRN EN ISO 17892-2;
- određivanje gustoće čestica – Piknometrijskom metodom prema HRN EN ISO 17892-3;
- određivanje granulometrijskog sastava prema HRN EN ISO 17892-4;
- određivanje Atterbergovih granica prema HRS CEN ISO/TS 17892-12;
- određivanje sadržaja sagorljivih i organskih materija tla prema HRN U.B1. 024/68;
- zbijanje po Proctoru HRN EN 13286-2;
- određivanje modula stižljivosti metodom kružne ploče prema HRN U. B1. 046/68;
- zemljani radovi na izgradnji putova prema HRN U. E1. 010/81

Ako radovi nisu kvalitetni, nadzorni će inženjer obustaviti radove i zahtijevati da se nedostaci poprave na trošak Izvođača.

Zatrpavanja i nasipavanja

Zatrpavanje i nasipavanje probranim zemljanim i kamenitim materijalom (najveći kameni komadi veličine do 10 cm) treba izvoditi u slojevima od 25-30 cm uz vlaženje i zbijanje strojno ili ručno, do tražene zbijenosti od $M_s \geq 40$ MPa. Ispitivanje modula stižljivosti izvršiti kružnom pločom ili odgovarajućim postupkom. Kod svih zatrpavanja i nasipa van prometnih površina mora se izvesti potrebno nadvišenje okolnih površina da nakon duljeg slijeganja i konsolidacije nasipa ne nastane ulegnuće. Ako u iskopu nema dovoljno kvalitetnog materijala treba dovesti zamjenski kameni materijal iz pozajmišta.

Sva privremena odlagališta materijala iz iskopa te kamenog agregata treba konačno očistiti i potpuno dovesti u prvobitno stanje.

Rov u koji će se položiti cjevovod biti će zatrpan u dvije faze, zatrpavanje cijevi prije testiranja i potpuno zatrpavanje nakon uspješnog testiranja.

Dno kanala je potrebno kvalitetno ručno planirati sa točnošću $\pm 1,00$ cm. Ako bi se pojavilo nestabilno tlo, potrebno je izvršiti zamjenu materijala pjeskovito – šljunčanim materijalom, te podlogu dodatno stabilizirati. Na dno kanala se postavlja pješčana posteljica debljine prema projektu, koju se mora propisno planirati.

Poslije polaganja cjevovoda izvodi se nasip oko cijevi (obloga cijevi) 30 cm pijeskom ili šljunkom. Pijesak u prostoru bočno oko cijevi treba pažljivo i kvalitetno ugraditi vodeći računa o vlažnosti pijeska. Zatim se vrši zatrpavanje rova u slojevima, debljina sloja cca 30 cm. Ispuna kanalizacijskog rova izvodi se prema zahtjevima iz projekta i posebnih uvjeta iz lokacijske dozvole. Slojeve je potrebno hidraulički zbiti. Primjenu vibrosredstava moguće je ostvariti tek na sloju debljine $d = 0,5 - 0,7$ m iznad tjemena cijevi po cijeloj širini rova.

Cijevi se zatrpavaju tako da spojevi ostanu slobodni. Zatrpavanje cjevovoda materijalom iz iskopa treba izvesti u skladu sa nacrtima. Za zatrpavanje rovova, materijal iz iskopa se smije koristiti ako ispunjava zahtjeve. Ako materijal iz iskopa nije zadovoljavajući, dali zbog hrapavosti čestica ili njihove grubosti ili drugih razloga, treba se zamijeniti sa novim, prikladnijim materijalom.

Zatrpavanje rovova na prometnim površinama treba izvesti u potpunosti koristeći nekoherentne materijale. Preporuka je da se cijevi zatrpavaju finim pješčanim materijalom, pažljivo zbijenim, tako da se zbije jednako oko svih strana cijevi i zidova rova. Treba voditi pažnju tijekom zbijanja da se ne ošteti cijev.

Humus se ne smije koristiti za zatrpavanje.

Testiranje vodonepropusnosti se izvodi samo na djelomično zatrpanim cjevovodima. Ako je testiranje uspješno, rov se smije zatrpati do kraja, u slojevima od 30 cm debljine, sa dobrim zbijanjem svakog pojedinog sloja. Zatrpanje mehanizacijom je dozvoljeno samo kada je cijev zatrpana najmanje 0,5 m, i tada sa pažnjom.

Višak iskopanog materijala se deponira u hrpe iznad zatrpanih dijelova. Samo kada se hrpe slegnu, razastiranje može početi i višak materijala se može transportirati dalje.

Tekuća ispitivanja zemljanih radova

Ova ispitivanja obuhvaćaju određivanje stupnja zbijenosti u odnosu na standardni Proctorov postupak (Sz) ili određivanje modula stišljivosti (Ms) kružnom pločom fi 30 cm (ovisno o vrsti materijala) najmanje jedno ispitivanje na svakih 200 m² uređenog temeljnog tla.

Kontrolna ispitivanja zemljanih radova

Vrste ovih ispitivanja iste su kao kod tekućih ispitivanja, a njihov broj ovisi o materijalima, stanju vlažnosti tla i slično. Minimalni je broj ovih ispitivanja jedno ispitivanje na svakih 200 m² uređenog temeljnog tla.

Očišćeno, izravnano i uređeno temeljno tlo treba zbiti u skladu s propisanim zahtjevima:

Zemljani materijali:

- Srasla tla od koherentnih zemljanih materijala, nasip nije viši od 2 m,
- Sz min=97%, Ms min=20MN/m²
- Srasla tla od koherentnih zemljanih materijala, nasip viši od 2 m,
- Sz min=95%, Ms min=20MN/m²

Nekoherentni i miješani materijali:

- Srasla tla od nekoherentnih zemljanih i miješanih materijala, nasip nije viši od 2 m
Sz min=100%, Ms min=40 MN/m²
- Srasla tla od nekoherentnih zemljanih i miješanih materijala, nasip viši od 2 m
Sz min=95%, Ms min=40 MN/m²

Pod visinom nasipa podrazumijeva se visina od kote planuma temeljnog tla do kote planuma posteljice. Ako se sastav temeljnog tla često mijenja (vrtače, škrape, manji ponori itd.) potrebno je da se prije gradnje nasipa temeljno tlo pripremi, odnosno sanira, kako je to dano u projektu.

Kada se prethodno navedeni uvjeti zbijenosti ne mogu postići kako treba, ovisno o uzrocima koji su do toga doveli, poduzeti ove mjere:

- poboljšati površinsku odvodnju sustavom drenaža i jaraka,
- zamijeniti slabi materijal i nadomjestiti ga boljim,
- poboljšati materijal dodavanjem vapna, cementa ili nekog drugog hidrauličnog veziva,
- primijeniti ojačanje tla pomoću geotekstila ili polimernih geomreža.

Kako bi se postigli traženi uvjeti, način sanacije temeljnog tla treba odabrati na osnovi potrebnih laboratorijskih ispitivanja i/ili vizualne ocjene stanja i kakvoće materijala u temeljnom tlu. Način sanacije predlaže izvođač, a odobrava ga nadzorni inženjer.

IV.4 BETONSKI I ARMIRANO BETONSKI RADOVI

Opće napomene

Ovim tehničkim uvjetima definiran je program kontrole i osiguranja kvalitete, ispitivanja osnovnih materijala, tehnički uvjeti i kontrola izvedbe betonskih radova, prethodna i kontrolna ispitivanja svježeg i očvrstlog betona, a sve prema Tehničkom propisu za građevinske konstrukcije.

Potvrđivanje sukladnosti betona provodi se prema kriterijima norme HRN EN 206, HRN 1128 i Tehničkom propisu o građevnim proizvodima (TPGP). Unutarnja kontrola proizvodnje betona provodi se prema normi HRN EN 206 i mora obuhvatiti sve mjere nužne za održavanje i osiguranje svojstava betona sukladno zahtjevima norme HRN EN 206 i HRN 1128. Sustav potvrđivanja sukladnosti betona je 2+, s time da pravna osoba ovlaštena po posebnom propisu za poslove ocjenjivanja sukladnosti betona (u daljnjem tekstu: ovlašteno tijelo) u cjelini postupka prema HRN EN 206 i HRN 1128, i dodatno, za ispitivanje tlačne čvrstoće najmanje 4 puta godišnje nenajavljeno uzima uzorke betona, po 3 uzorka za svaki sastav betona.

Beton se mora proizvoditi samo iz prethodno ispitanih materijala u betonari, koja treba biti funkcionalno projektirana. U betonaru trebaju dolaziti samo oni materijali koji odgovaraju kriterijima kvalitete.

Kapacitet proizvodnje, transporta i ugradbe betona trebaju biti usklađeni. Za slučaj kvara bilo kojeg elementa u tehnološkom procesu, treba predvidjeti odgovarajuću rezervu ili zamjenu, koja će osigurati nastavak tehnološkog procesa, a bez štetnih posljedica po kvaliteti objekta.

Ovlašteno tijelo treba certificirati, nadzirati i ocjenjivati sukladnost tvorničke kontrole proizvodnje betona u svim slučajevima proizvodnje projektiranog betona (beton čija su zahtijevana svojstva uvjetovana proizvođaču koji je odgovoran za isporuku betona uvjetovanih svojstava i dodatnih osobina) i betona zadanog sastava (beton čiji su sastav i sastavni materijali koji će se koristiti uvjetovani proizvođaču koji je odgovoran za isporuku betona uvjetovanog sastava).

Proizvođačevu tvorničku kontrolu proizvodnje za sve projektirane betone mora certificirati ovlašteno tijelo, a nakon dobivanja certifikata tvorničke kontrole proizvodnje, vrednovati i pregledavati ovlašteno tijelo.

Ovlašteno tijelo treba najprije provesti početni nadzor pogona za proizvodnju betona sa svrhom utvrđivanja jesu li ispunjeni preduvjeti koji se odnose na osoblje i opremu, koji omogućuju urednu proizvodnju i odgovarajuću tvorničku kontrolu proizvodnje.

Potvrđivanje sukladnosti betona provodi se dva puta godišnje na temelju rezultata nadzora unutarnje kontrole proizvodnje i ocjene (vrednovanja) rezultata ispitivanja proizvođača i rezultata ispitivanja tlačne čvrstoće betona na slučajno uzetim uzorcima.

Razred tlačne čvrstoće betona je nužan statički, odnosno konstruktivni kriterij, ali ipak nije samo on dovoljan za ocjenu postojanosti betona.

Beton mora biti sastavljen i ugrađen prema kriterijima za postizanje i drugih mjerodavnih tehničkih osobina. Sastav betona s obzirom na njegovo svojstvo u svježem, stvrdnjavajućem i očvrstlom stanju, određuje se računski i eksperimentalno.

Eksperimentalno treba dokazati da beton zadovoljava sva svojstva propisana projektom i ovim tehničkim uvjetima kao što su i vodocementni faktor, konzistencija, ugradljivost, vlažna čvrstoća, otpornost protiv habanja, otpornost protiv smrzavanja, određeni stupanj vodonepropusnosti, određeni stupanj otpornosti prema koroziji, traženi modul elastičnosti, određene vrijednosti koeficijenta stezanja i puzanja itd.

Izvođač je dužan izvršiti sva ispitivanja materijala na gradilištu (agregata i cementa), koji su propisani, a rezultate ispitivanja treba voditi u knjigama kontrole.

Ukoliko rezultati ispitivanja cementa pokažu da vrijeme vezivanja ili postojanost zapremine cementa ne zadovoljava uvjete kvalitete prema HRN EN 196-3, upotreba ovog cementa mora se obustaviti i izvršiti kompletno ispitivanje po ovlaštenoj stručnoj organizaciji, a moći će se nastaviti sa upotrebom, kada se za taj cement pribavi certifikat.

Transportirani beton može se upotrijebiti samo iz onih centralnih betonara koje su pod kontrolom ovlaštene stručne organizacije i za koje postoje certifikati, te da su izvršena prethodna ispitivanja betona na sve uvjete kvalitete.

U toku radova na betoniranju, a prije ugradnje izvođač radova treba vršiti kontrolu količine vode u svježem betonu, bilo direktnim mjerenjem ili provjeravanjem konzistencije betona, a koja se provjerava kod svake količine spravljenog ili dopremljenog betona.

Izvođač radova treba rezultate kontrole evidentirati u kontrolne knjige za beton.

Prije ugrađivanja betona u konstrukcije izvođač radova treba nadzornom organu predočiti koje će mjere poduzeti za zaštitu i njegu betona u periodu očvršćivanja betona poslije ugrađivanja.

Svi distanceri za osiguranje zaštitnog sloja betona moraju biti izrađeni od morta ili betona koji odgovara karakteristikama betona koji se ugrađuje. Nije dozvoljena upotreba plastičnih distancera.

Kod ugradnje betona u kliznim ili pomoćnim oplatama izvođač radova je dužan izraditi tehnologiju betoniranja i u privremenom obliku dostaviti nadzornom organu.

U tehnologiju treba biti obrađeno osim spravljanja transporta, zaštite i njege betona, način kontrole pričvršćivanja i vertikalnost oplata kao i obrada betona kod prekida rada. Nadzorni organ investitora treba upisom i potpisom u građevinskom dnevniku odobriti ugradnju betona ukoliko ista sadržava sve elemente da se može postići beton tražene kvalitete.

Ako se prilikom skidanja oplata ustanove mjesta koja su segregirana (bilo radi transporta ili ugradnje), izvođač radova dužan je dati ispitati beton na segregiranim mjestima po ovlaštenoj stručnoj organizaciji za beton i betonske konstrukcije, koja treba ustanoviti kolika je čvrstoća betona, ostala svojstva tražena prema specifikaciji radova kao i zaštita armature.

Kad temperatura vanjskog zraka padne ispod 4°C, izvođač radova treba nadzornom organu predočiti koje će mjere zaštite poduzeti da se omogući vezivanje cementa (grijanje agregata, grijanje vode, dodatak aditiva, zaštita betona od mraza, kod transporta, nakon ugradbe i dr.) ili će nadzorni organ obustaviti radove dok se atmosferski uvjeti ne poprave.

Pri betoniranju jedne cjelovite betonske odnosno armirano betonske konstrukcije upotrijebiti isključivo jednu vrstu cementa. Izvođač je dužan dati na ispitivanje betonske uzorke prema Pravilniku o tehničkim mjerama bez posebne naplate. Šljunak mora imati propisani granulometrijski sastav bez organskih primjesa. Za nosive konstrukcije upotrebljava se agregat u granulacijama osim iznimaka predviđenih u Pravilniku. Ovo se sve analogno odnosi na tucanik i na drobljenac.

Beton se mora miješati strojno i to za sve betonske i armirano betonske konstrukcije. Ručno je dozvoljeno miješati jedino male količine nekonstruktivnih dijelova na objektu. Razred tlačne čvrstoće betona određuju se prema proračunu. Nabijeni beton se betonira u slojevima od cca 15 cm te ga treba dobro nabijati, a prekide u slojevima vršiti stepenasto. Velike površine betonskih ploča moraju se dilatirati. Prekid pri betoniranju ploča, greda itd. vršiti prema uputama statičara, a što se ubilježi u građevinski dnevnik. Kod betoniranja konstrukcije nakon prekida, prvo treba spojeve očistiti, površinu ohrapaviti, isprati, a potom betonirati. Beton treba zaštititi od djelovanja atmosferskih i temperaturnih utjecaja dok još nije vezao. Za vrijeme ljeta treba ga dobro polijevati vodom, kako ne bi na površini došlo do sušenja prije vezanja, treba ga pokriti kako bi se zaštitio od djelovanja kiše, a zimi ga treba zaštititi od smrzavanja slojem pijeska ili na neki drugi način. Sve eventualne ispucane i deformirane dijelove konstrukcije ukloniti i zamijeniti novima bez prava naplate.

Kod betoniranja kompliciranih i statički važnih konstrukcija treba prethodno pozvati statičara da pregleda armaturu.

Nadzorni inženjer ima pravo izvršiti izvanredno ispitivanje betona tj. uzeti seriju kocaka i dati ih na ispitivanje. U ovom slučaju sve troškove ispitivanja kod pozitivnog nalaza snosi investitor.

Beton i njegova sastavna gradiva

Beton će se na gradilište dopremiti iz stacionarnih pogona ili iz betonara instaliranih na gradilištu. Za svaku vrstu betona svaka isporuka gradilištu mora imati izjavu o sukladnosti proizvođača i važeću potvrdu sukladnosti s odgovarajućom normom, ako je određenim propisom uvjetovana, odnosno tehničko dopuštenje, ako norma za njega ne postoji. Još prije prve isporuke za svaki novi proizvod, koji će se ugrađivati u građevinu, nadzornom inženjeru treba za njega dostaviti sve potrebne podatke i potvrde o kvaliteti i ishoditi njegovu suglasnost za ugradnju.

Nadzornom inženjeru treba mjesec dana prije početka ugradnje za svaki sastav betona dostaviti od proizvođača sve podatke o sastavu, sastavnim materijalima i početnim ispitivanjima svih uvjetovanih svojstava, uključivo izjavu o sukladnosti i potvrdu ovlaštenog tijela, sve prema specifikacijama TPGK, norme HRN EN 206 i HRN 1128.

Ako se bilo koji sastav betona, izuzev beton normiranog zadanog sastava prema točki TPGK, bude proizvodio na gradilištu, pogon za njegovu proizvodnju će se tretirati kao sastavni dio gradilišta, a u organizaciji, kontroli i potvrđivanju sukladnosti kvalitete proizvodnje morat će u potpunosti zadovoljiti specifikacije TPGK, norme HRN EN 206 i HRN 1128.

Za izgradnju građevine koristit će se betoni prikazani u tablici 4.

Tablica 4 - Zahtjevi za projektirani beton za betonska okna

	Element konstrukcije	Zahtjevi za projektirani beton							
		Maksimalno zрно agregata (mm)	Klasa tlačne čvrstoće	Klasa izloženosti	Klasa količine klorida	Vodonepropusnost (prema HRN EN 12390-8 prodor vode srednja vrijednost u cm)	Otpornost na smrzavanje (prema HRN U.M1.016 br. ciklusa smrzavanja i odmrzavanja)	Otpornost na smrzavanje i soli (prema pr CEN/TS 12390-9 najveći gubitak mase u kg/m ²)	Zaštitni sloj (mm)
1	Podložni beton	8	C20/25	X0	Cl 0,40	3,0	-	-	-
2	Donja ploča okna	32	C30/37	XC4, XF3	Cl 0,40	3,0	-	-	50
3	Zidovi okna	32	C30/37	XC4, XF1	Cl 0,40	3,0	M100	1,0	50
4	Gornja ploča okna	32	C30/37	XC4, XF3, XD1	Cl 0,40	3,0	M100	1,0	50
5	Ukrućenje cjevovoda	32	C30/37	XC4, XF1	Cl 0,40	3,0			50

Cement

TPGK i HRN EN 197-1 za cement bet.konstrukcija

Osnovna svojstva cementa, koji se mora upotrebljavati prema vrstama i klasama propisanim projektom konstrukcije, moraju zadovoljavati uvjete odgovarajućih standarda i uvjete projekta konstrukcija i radova te važećih propisa. Kontrola i osiguranje kvalitete cementa mora se provoditi u tri faze:

- proizvodna kontrola u tvornici cementa,
- dokazana kontrola ili certificiranje kvalitete koje provode ovlaštene organizacije prema naredbi o obaveznom certificiranju cementa
- proizvodna kontrola cementa na mjestu proizvodnje betona.

Za betone specificiranih razreda tlačne čvrstoće ispod C 20/25 mogu se koristiti cementi C I ili C II/A ili B-S ili V ili M razreda tlačne čvrstoće 32,5, a za sve ostale betone, izuzev beton prednapetih nosača C 40/50, cementi C I ili C II/A ili B razreda tlačne čvrstoće 42,5 ili 52,5.

Cementi C II/A ili B kao mineralne dodatke smiju sadržavati samo šljaku visokih peći (S) ili lebdeći pepeo (V) ili njihovu kombinaciju. Za beton prednapetih nosača razreda tlačne čvrstoće C 40/50 može se koristiti samo cement CEM I 52,5. Sve prema HRN EN 197-1.

Agregat

TPGK i HRN EN 12620 za agregat za beton

Mora zadovoljavati sva svojstva i njihove najviše razrede kvalitete specificirane u TPGK i normom HRN EN 12620. Najveće nominalno zrno ne smije biti veće od $\frac{1}{4}$ najmanje dimenzije poprečnog presjeka elementa, od $\frac{1}{3}$ debljine ploče niti od 0,8 horizontalnih razmaka šipki armature. Optimalni granulometrijski sastav agregata u betonu mora biti unutar područja 2 i 3 HRN U.M1.057. Za smanjenje skupljanja i povećanje trajnosti betona bolji je granulometrijski sastava agregata u donjem dijelu tog područja (što bliže krivulji 2). U tom smislu frakcija agregata 4-8 mm ne bi smjela biti iznad 10 % (preporučljivo je oko 5 %).

Kontrola i osiguranje kvalitete agregata mora se provoditi u tri faze:

- proizvodna kontrola na mjestu proizvodnje agregata,
- dokazna kontrola ili certificiranje kvalitete frakcije agregata koju provode ovlaštene organizacije prema naredbi o obaveznom certificiranju kamenog agregata za beton,
- proizvodna kontrola agregata na mjestu proizvodnje betona prema TPGK.

Voda za pripremu betona.

TPGK i HRN EN 1008 za vodu za pripremu betona

Mora biti pouzdano pitka voda iz gradskog vodovoda. Voda reciklirana iz proizvodnje betona može se koristiti sukladno normi HRN EN 1008.

Kemijski dodaci betonu.

TPGK i HRN EN 934 niz normi od 1 do 5 za dodatke betonu.

Efikasnost osnovnog djelovanja svake pošiljke svakog tipa dodatka mora biti prije upotrebe provjerena i potvrđena.

Mineralni dodaci

Prema HRN EN 206 i HRN 1128, primjenjuju se mineralni dodaci tip I i tip II.

Mineralni dodaci tipa I moraju zadovoljavati norme EN 12620 (za filere) i HRN EN 12878 (za pigmente). Mineralni dodaci tipa II moraju zadovoljavati norme HRN EN 450 (za lebdeći pepeo) i HRN EN 13263 (za silikatnu prašinu).

Ostali mineralni dodaci mogu se rabiti samo ako zadovoljavaju uvjete odgovarajuće hrvatske norme ili tehničkog dopuštenja izdanog od nadležnog ministarstva ili institucije koju je to ministarstvo ovlastilo. Vrsta i dinamika kontrola, odnosno ispitivanja sastavnih materijala mora biti u skladu s HRN EN 206 i HRN 1128.

Materijali za popravak grešaka izvedbe.

Prema normi HRN EN 1504-1 do 10

Popravke grešaka, koje se dogode u izvedbi (segregacije, pukotine, razna oštećenja i sl.) i zaštitu betona od agresivnog djelovanja okoliša, treba izvoditi postupcima i materijalima specificiranim serijom normi HRN EN 1504-1 do 10 i normama na koje one upućuju.

Predgotovljeni betonski elementi.

TPGK, HRN EN 13369

Betonski elementi moraju imati odgovarajuća projektna rješenja (izvedbene projekte) i proizvodnju organiziranu i kontroliranu jednako kao i ostali betonski elementi konstrukcije građevine (s razrađenim planom kontrole i nadzorom razreda 3 prema HRN EN 13670).

Predgotovljeni betonski elementi koji se budu koristili u građevini moraju imati adekvatnu izjavu ili potvrdu o sukladnosti sa specifikacijama odgovarajuće norme ili odgovarajuće tehničko dopuštenje.

Beton, općenito, prema TPGK, HRN EN 206 i HRN 1128

Nearmirani podložni betoni do uključivo razreda tlačne čvrstoće 16/20 mogu se proizvoditi kao normirani betoni zadanog sastava prema TPGK, pri čemu je onda za potvrđivanje sukladnosti kvalitete proizvodnje dovoljan samo dokaz točnosti dodavanja propisane količine cementa. Dovoljan dokaz je izjava proizvođača uz potvrdu sukladnosti predstavnika ovlaštene institucije ili nadzornog inženjera ako je prisustvovao kontroli.

Za potvrđivanje sukladnosti tlačne čvrstoće betona svih ostalih sastava i razreda nužno je zadovoljenje specifikacija i po broju uzoraka i po kriterijima sukladnosti specificiranih normom HRN EN 206, što mora biti potvrđeno certifikatom ovlaštenog tijela na početku proizvodnje i kasnije potvrđivano nakon svakih 6 mjeseci. Pri tome potvrda sukladnosti tlačne čvrstoće betona ne smije biti izvedena sa standardnom devijacijom manjom od 3,0 N/mm².

Tlačna se čvrstoća osim u proizvodnji mora prema TPGK (HRN EN 12390-3) ispitivati i potvrđivati i na gradilištu na uzorcima koji se uzimaju najmanje jednom dnevno na svakih 100 m³ svakog sastava betona. Rezultati ispitivanja moraju zadovoljavati kriterije ispitivanja identičnosti tlačne čvrstoće betona specificirane HRN EN 206 i HRN 1128. U protivnom, na dijelu konstrukcije na kojemu ti kriteriji nisu zadovoljeni, treba prema normama HRN EN 12504-1 do 4 ispitati beton u konstrukciji i kvalitetu ocijeniti prema HRN EN 13791.

Pored toga potrebno je na gradilištu u skladu s normom HRN EN 12390-8 utvrditi vodonepropusnost betona tako da se na svakih 250 m³ svakog sastava betona ispita po jedan uzorak. Dopušteni prodor vode je 30 mm. Svi betoni razreda tlačne čvrstoće iznad C 16/20, osim betona prednapetih nosača (razreda tlačne čvrstoće C 40/50) moraju biti aerirani s 3% do 5 % mikropora uvučenog zraka kod maksimalnog zrna agregata 32 mm i 5% do 7 % kod maksimalnog zrna agregata 16 mm.

Svježi beton

Konzistencija betona utvrđuje se metodama slijeganja i rasprostiranja prema HRN EN 12350-2,3 i HRN EN 12350-4,5 i provodi se u laboratoriju proizvođača betona. Za sve betonske radove mora biti primijenjena tehnologija koja omogućuje dobivanje gustog i kompaktnog betona. Svježi beton mora biti ugrađen tako da se postigne minimalna gustoća prema HRN EN 12350-6.

Količinu cementa, vode, agregata ili mineralnih dodataka utvrđuje se prema otpremnici betona sa proizvodnog pogona. Ni jedna pojedinačno utvrđena vrijednost vodocementnog faktora ne smije biti veća za više od 0,02 od granične vrijednosti.

Količina mikropora uvučenog zraka utvrđuje se prema HRN EN 12350-7 i mora zadovoljavati uvjete TPGK-a. Donja granica je uvjetovana vrijednost od -0,5 % do max 1,0% prema HRN EN 206 i HRN 1128.

Posebna svojstva betona moraju ispunjavati kriterije navedene u HRN EN 206 i HRN 1128.

Konzistencija betona mora ispunjavati kriterije navedene u HRN EN 206 i HRN 1128.

Sukladnost ispitivanja svježeg betona se prihvaća zadovoljenjem sukcesivnih rezultata ispitivanja u skladu sa uvjetovanim graničnim vrijednostima ili graničnim razredima ili zadanim vrijednostima uključujući dozvoljene tolerancije i maksimalno dopušteno odstupanje od tražene (uvjetovane) vrijednosti HRN EN 206 i HRN 1128.

Za beton projektiranog sastava dopremljenog iz centralne betonare (tvornice betona), odgovorna osoba obvezno određuje neposredno prije ugradnje provedbu kontrolnih postupaka utvrđivanja svojstava svježeg betona.

Kontrolni postupak utvrđivanja svojstava svježeg betona provodi se na uzorcima koji se uzimaju neposredno prije ugradnje betona u betonsku konstrukciju u skladu sa zahtjevima norme HRN EN 13670, HRN EN 206 i HRN 1128 i projekta betonske konstrukcije, a najmanje pregledom svake otpremnice i vizualnom kontrolom konzistencije kod svake dopreme (svakog vozila) te, kod opravdane sumnje, ispitivanjem konzistencije istim postupkom kojim je ispitana u proizvodnji.

Očvršli beton

Utvrđivanje čvrstoće obavlja se na uzorcima kocaka brida 150 mm sukladnim HRN EN 12390-1- Oblik, dimenzije i drugi zahtjevi za uzorke i kalupe i izrađenim i njegovanim prema HRN EN 12390-2 - Izrada i njegovanje uzoraka za ispitivanje čvrstoće.

Tlačna čvrstoća betona utvrđuje se prema normi HRN EN 12390-3. Tlačna čvrstoća utvrđena je na uzorcima ispitanim pri starosti od 28 dana. U posebnim slučajevima može se posebno uvjetovati ispitivanje pri starosti manjoj ili većoj od 28 dana. Minimalni broj uzoraka za prihvaćanje sukladnosti određuje se prema HRN EN 206 i HRN 1128.

Pri ocjenjivanju sukladnosti razlikujemo početnu proizvodnju (dok se ne dobije minimalno 35 rezultata ispitivanja) i kontinuiranu proizvodnju (nakon dobivanja 35 rezultata ispitivanja u periodu koji ne prelazi 12 mjeseci). Uzorkovanje se vrši prema planu uzorkovanja ili nakon dodavanja kemijskog dodatka radi prilagodbe konzistencije. Rezultat ispitivanja je onaj dobiven na pojedinačnom uzorku ili prosjek rezultata kada su uzorci na isti način uzorkovani i kada se ispituju u isto vrijeme. Sukladnost s karakterističnom tlačnom čvrstoćom betona (fck) je potvrđena ako su oba kriterija iz HRN EN 206 i HRN 1128 za početnu i za kontinuiranu proizvodnju zadovoljena.

Za beton projektiranog sastava dopremljenog iz centralne betonare (tvornice betona), odgovorna osoba obvezno određuje neposredno prije ugradnje provedbu kontrolnih postupaka utvrđivanja svojstava očvrsllog betona

Utvrđivanje vlačne čvrstoće obavlja se na uzorcima kocaka brida 150 mm sukladnim HRN EN 12390-1- Oblik, dimenzije i drugi zahtjevi za uzorke i kalupe, izrađenim i njegovanim prema HRN EN 12390-2 - Izrada i njegovanje uzoraka za ispitivanje čvrstoće. Vlačna čvrstoća betona utvrđuje se prema normi HRN EN 12390-5 i HRN EN 12390-6.

Utvrđivanje gustoće betona se vrši prema normi HRN EN 12390-7.

Modul elastičnosti utvrđuje se prema HRN EN 12390-13. Uzima se jedan uzorak za istovrsne elemente betonske konstrukcije koji se bez prekida ugrađivanja betona izvedu unutar 24 sata od betona istih iskazanih svojstava i od istog proizvođača. Ako je količina ugrađenog betona veća od 100 m³ za svakih slijedećih ugrađenih 100 m³ uzima se po jedan dodatni uzorak betona.

Svojstva trajnosti

Beton se uzorkuje u skladu s HRN EN 12350-1. Uzorkovanje treba provesti za svaki sastav betona kod kojeg su uvjetovana svojstva trajnosti. Za dokaz tih svojstava odgovoran je proizvođač betona. Ispitivanja svojstava trajnosti proizvođač je dužan provoditi u skladu s normama danim u TPGK. Kontrola sukladnosti svojstava trajnosti će se prihvaćati prema pojedinačnim izvještajima za pojedino svojstvo trajnosti, a prema kriterijima koje propisuje pojedina norma ili TPGK.

Isporuka betona

Prilikom svake isporuke betona na gradilište proizvođač betona dužan je izdati otpremnicu koja mora sadržavati podatke prema HRN EN 206 i HRN 1128.

Ocjenjivanje rezultata ispitivanja

Kontrolni postupak utvrđivanja tlačne čvrstoće betona ocjenjivanjem rezultata ispitivanja uzoraka sa gradilišta i dokazivanjem karakteristične tlačne čvrstoće betona provodi se primjenom kriterija iz norme HRN EN 206 i HRN 1128.

Ispitivanje i dokazivanje identičnosti pokazuje da li ugrađeni beton pripada istom skupu za koji je proizvođačevom ocjenom sukladnosti utvrđeno da mu je tlačna čvrstoća sukladna karakterističnom čvrstoćom (fck).

Za slučaj nepotvrđivanja zahtijevanog razreda tlačne čvrstoće betona treba na dijelu konstrukcije u koji je ugrađen beton nedokazanog razreda tlačne čvrstoće provesti naknadno ispitivanje tlačne čvrstoće betona u konstrukciji prema HRN EN 12504-1 i ocjenu sukladnosti prema HRN EN 13791.

Izvođenje betonskih radova

Izvođač radova treba izvesti betonske i armirano-betonske radove u skladu sa zahtjevima norme HRN EN 13670 - Izvedba betonskih konstrukcija i TPGK.

Pogon za proizvodnju betona mora ispunjavati zahtjeve norme HRN EN 206. Za svaku vrstu betona proizvođač odnosno izvođač je dužan dostaviti odgovarajuću ispravu o sukladnosti.

Betonski radovi moraju se izvoditi prema projektu konstrukcije i projektu betona. Projekt betona mora se izraditi prije početka betoniranja konstrukcija i elemenata od betona i armiranog betona te mora sadržavati:

- plan betoniranja, organizaciju i opremu,
- način transporta i ugrađivanja betona,
- način njege ugrađenog betona,
- program kontrolnih ispitivanja sastojaka betona,
- program kontrole betona, uzimanja uzoraka i ispitivanja,
- betonske mješavine i betona po partijama,
- plan montaže montažnih elemenata, projekt skela za složene konstrukcije i elemente od betona i armiranog betona, ako nije dan u projektu konstrukcije, kao i projekt specijalnih vrsta oplata.

Projektom betona Izvođač radova mora detaljno razraditi uvjete projekta konstrukcije za izvođenje betonskih radova i prilagoditi im svoju tehnologiju i raspoložive materijale uz zadovoljenje i uvjeta projekta konstrukcije te uvjeta važećih propisa. Projektom betona moraju biti utvrđena mjesta planiranih prekida betoniranja i definiran način obrade spojne površine i nastavljanja betoniranja koji osigurava projektirano ponašanje konstrukcije.

Način zaštite betona, prilagođen vremenskim prilikama i konstrukcijskim elementima, mora biti definiran projektom betona. S projektom betona moraju se prije početka betoniranja suglasiti i projektant i naručitelj projekta betona.

Ugradnja betona

Ugradnja betona se provodi u skladu s HRN EN 13670.

Dozvoljena maksimalna visina slobodnog pada betona je 1,5 m ukoliko ne dolazi do segregacije. Za veće visine vertikalnog transporta betona treba osigurati dovoljan broj vertikalnih lijevaka. Nije dozvoljeno transportiranje betona po kosinama.

Transportna sredstva ne smiju se oslanjati na oplatu ili armaturu, kako ne bi dovela u pitanje njihov projektirani položaj.

Svaki započeti betonski konstruktivni dio ili element objekta mora biti betoniran neprekidno u započetoj opsegu, bez obzira na radno vrijeme, brze vremenske promjene ili isključenja pojedinih uređaja mehanizacije iz pogona.

Svježem betonu ne smije se naknadno dodavati voda, već se u slučaju potrebe za korekcijom konzistencije svježeg betonske mase istu je potrebno provesti samo uz dodavanje superplastifikatora (voditi računa o kompatibilnosti dodatka) prema normi HRN EN 934.

Ako dođe do neizbježnog, nepredviđenog prekida betoniranja, betoniranje mora biti završeno tako, da se na mjestu prekida može izraditi konstruktivno i tehnološki odgovarajući radni spoj. Izrada takvog radnog spoja moguća je samo uz odobrenje odgovorne osobe.

Svježi beton se mora ugrađivati vibriranjem u slojevima, čija debljina ne smije biti veća od 50 cm. Sloj betona koji se ugrađuje mora vibriranjem biti dobro spojen s prethodnim donjim slojem betona.

Ako dođe do prekida betoniranja, prije nastavka betoniranja, površina sloja betona mora biti dobro očišćena ispuhivanjem i ispiranjem, a po potrebi i pjeskarenjem.

Beton treba ubaciti što bliže njegovom konačnom položaju u konstrukciji, da bi se izbjegla segregacija, a nije dozvoljeno transportirati betone pomoću pervibratora.

Beton treba ugraditi i zbiti tako da se sva armatura i uloženi elementi dobro obuhvate betonom i osigura zaštitni sloj betona unutar propisanih tolerancija te beton dobije traženu čvrstoću i trajnost. Posebnu pažnju treba posvetiti ugradnji i zbijanju betona na mjestima promjene presjeka, suženja presjeka, uz otvore, na mjestima zgusnute armature i prekida betoniranja.

Vibriranje, osim ako nije drugačije uvjetovano projektom, treba u pravilu izvoditi uronjenim vibratorima. Beton treba uložiti što bliže konačnom položaju u konstrukcijskom elementu. Vibriranjem se beton ne smije namjerno navlačiti kroz oplatu i armaturu. Normalna debljina sloja ne bi smjela biti veća od visine uronjenog vibratora. Vibriranje treba izvoditi sustavnim vertikalnim uranjanjem vibratora tako da se površina donjeg sloja revibrira. Kod debljih slojeva je revibriranje površinskog sloja preporučljivo i radi izbjegavanja plastičnog slijeganja betona ispod gornjih šipki armature.

Beton treba tijekom ugradnje i zbijanja zaštititi od insolacije, jakog vjetrova, smrzavanja, vode, kiše i snijega.

U slučaju da se betoniranje izvodi u prisustvu podzemne vode koju se ne može eliminirati, beton se mora ugrađivati na način da se spriječi ispiranje cementa odnosno kontaktor postupkom, pri čemu treba osigurati potrebnu konzistenciju betona kojom se može provesti ovaj postupak.

U vrijeme visokih dnevnih temperatura (oko 30°C), kada postoje poteškoće s održavanjem dozvoljene temperature svježeg betona, početak radova na betoniranju pomaknuti će se prema hladnijem dijelu dana (noć, jutro).

Vrijeme od proizvodnje betona do ugradnje treba biti što kraće, kako bi se izbjegli problemi pri pražnjenju transportnih sredstava i ugradnji zbog smanjenja obradivosti svježeg betonske mase. Ugrađivanje će se odvijati brzo i bez zastoja. Redoslijed betoniranja mora omogućiti povezivanje novog betona s prethodnim.

Pri temperaturama zraka višim od 25°C temperaturu svježeg betona treba kontrolirati najmanje jedanput u toku 2 sata.

Betoniranje pri temperaturama nižim od 5°C moguće je uz pridržavanje mjera za zimsko betoniranje.

Pri ugradnji svježi beton mora imati minimalnu temperaturu od +6°C, koja se na nižim pozitivnim temperaturama zraka ($0 < t < +50$ °C) može postići zagrijavanjem agregata i vode, pri čemu temperatura mješavine agregata i vode, koji se zagrijavaju, ne smiju prijeći +30°C prije dodavanja cementa. U svakom slučaju temperatura svježeg betona u zimskom periodu na mjestu ugradnje mora biti unutar +6 do +15°C.

Odmah poslije ugradnje beton se toplinski zaštićuje prekrivanjem otvorenih površina izolacijskim materijalima, kao i dodatnom izolacijom čeličnih oplata da se omogući normalan tijek procesa stvrdnjavanja i spriječi smrzavanje.

Toplotna izolacija betona mora biti takva da osigura postizanje najmanje 50 % projektirane čvrstoće pri pritisku prije nego što beton bude izložen djelovanju mraza.

Posebno treba voditi računa kod skidanja oplata da temperaturni gradijent ne prijeđe propisane vrijednosti.

U zimskom ili prijelaznom periodu, dok je temperatura zraka ispod +10°C beton u oplati i ispod pokrivača ima zadovoljavajuće uvjete njege i očvršćivanja. Ako je vanjska temperatura veća od +10°C i relativna vlažnost zraka manja od 40% beton treba održavati vlaženjem uobičajenim postupcima (polijevanje vodom i prekrivanjem nepropusnim folijama).

Pri temperaturama zraka nižim od +5°C temperatura svježeg betona mjeri se najmanje jedanput tijekom 2h.

Njega betona

Beton u ranom razdoblju treba zaštititi u skladu s HRN EN 13670.

Beton u ranom razdoblju treba zaštititi:

- da se skupljanje svede na najmanju mjeru,
- da se postigne potrebna površinska čvrstoća,
- da se osigura dovoljna trajnost površinskog sloja,
- od smrzavanja,
- od štetnih vibracija, udara ili drugih oštećivanja.

Beton neposredno nakon betoniranja treba zaštititi i njegovati u trajanju od cca 7 dana.

Beton se može njegovati zadržavanjem u oplati do kad ne postigne zahtijevana svojstva. U pogledu održavanja vlage u betonu Izvođač radova se može opredijeliti za 2 sistema njegovanja:

vlaženje vodom prskanjem direktno ili preko materijala koji zadržava vodu u sebi s tim da temp.vode ne bude hladnija za 10oC od betona (beton njegovan u 100 % vlazi)

spriječavanje gubitka vode iz betona membranama (tvrdi papir, plastika, plastična folija).

Pri temperaturama ispod +5oC i iznad +30oC osigurati posebne mjere zaštite.

Njegovanje površine betona treba bez odgode započeti odmah po završetku zbijanja i površinske obrade. Ako slobodnu površinu betona treba zaštititi od pucanja zbog plastičnog skupljanja, privremeno njegovanje treba primijeniti i prije površinske obrade.

Za beton koji će u eksploataciji biti izložen uvjetima agresivnosti razreda X0 ili XC1 najmanje razdoblje njegovanja treba biti 12 sati, pod uvjetom da vezanje ne nastupi iznad 5 sati i temperatura površine betona bude veća ili jednaka 5 °C, a za ostale stupnjeve agresivnosti treba njegovati dok površinski sloj betona ne dosegne najmanje 50 % uvjetovane tlačne čvrstoće što se dokazuje tehnološkim uzorcima.

Oplata i skele

Oplata i skele moraju biti u skladu s HRN EN 13670.

Izvođač radova mora osigurati da se oplata postavlja očišćena i premazana sredstvom koje će spriječiti nepotrebno prijanjanje betonske mase na podlogu i koje neće štetiti betonu, armaturi i oplati. Oplata treba osigurati betonu traženi oblik dok ne očvrstne.

Izvođač mora obratiti pažnju na spojnice koje mora zabrtviti kako bi se izbjeglo prekomjerni gubitak cementne paste iz oplata, odnosno kako bi se spriječio nastanak segregiranih mjesta i "gnijezda" u betonu.

Oplatu koja apsorbira značajniju količinu vode iz betona ili omogućava evaporaciju treba odgovarajuće vlažiti da se spriječi gubitak vode iz betona, osim ako nije za to posebno i kontrolirano namijenjena.

Unutarnja površina oplata mora biti čista. Ako se koristi za vidni beton, njezina obrada mora osigurati takvu površinu betona.

Skele i oplata se ne smiju uklanjati dok beton ne dobije dovoljnu čvrstoću:

otpornu na oštećenje površine skidanjem oplata,

dovoljnu za preuzimanje svih djelovanja na betonski element u tom trenutku,

da izbjegne deformacije veće od specificiranih tolerancija elastičnog ili neelastičnog ponašanja betona.

Skidanje same oplata treba izvoditi na način da se konstrukcija ne preoptereći i ne ošteti.

Opterećenja skela treba otpuštati postupno tako da se drugi elementi skele ne preoptereće. Stabilnost skela i oplata treba održavati pri oslobađanju i uklanjanju opterećenja.

Postupak podupiranja ili otpuštanja kad se primjenjuje za reduciranje utjecaja početnog opterećenja, sukcesivno opterećenje i/ili izbjegavanje velike deformacije treba detaljno utvrditi.

Izrada betonske konstrukcije

Plan kontrole izvedbe građevine treba izraditi i detaljno razraditi u izvedbenom projektu i to tako da u njemu bude jasno vidljivo što se kontrolira, tko to i kada kontrolira, koja se dokumentacija o tome vodi i što se poduzima u slučaju pojave bilo koje ili bilo kakve nesukladnosti.

Glavni i izvedbeni projekt moraju biti na gradilištu, dostupni i nadzoru i izvođaču. Sve eventualne izmjene i dopune treba unijeti u izvedbeni projekt. Ovjeriti ih mora odgovorni projektant.

Posebim projektnim dijelom izvedbenog projekta mora biti riješena doprema, preuzimanje, skladištenje, postavljanje i monolitizacija predgotovljenih betonskih elemenata, koji se dopremaju iz centralnih pogona.

Treba posvetiti posebnu pažnju oplati svih vanjskih, vidljivih površina betona. Sve vidljive plohe betona trebaju biti glatke i ujednačene boje, a osobito one na najuočljivijim mjestima. I materijal i oplatna ulja moraju ostaviti zatvorenu površinu jednolika izgleda, bez mrlja, segregacija i velikih zračnih pora. Posebnu pažnju treba posvetiti dobrom brtvljenju oplatnih elemenata na spojevima.

U cilju postizanja projektiranog izgleda ploha, nužno je koristiti odgovarajuću oplatu i adekvatno ugrađivati beton.

Bočna oplata greda i oplata stupova i zidova ne smije se skidati dok beton ne dostigne 30 % uvjetovanog razreda tlačne čvrstoće (najmanje 24 sata normalnog njegovanja), a oplata ploče i donja oplata greda dok beton ne dostigne 70 % uvjetovanog razreda tlačne čvrstoće (najmanje 7 dana normalnog njegovanja).

Beton dopremljen na gradilište mora biti proizveden i specificiran prema HRN EN 206 i HRN 1128. Nadzorni inženjer ili njegov pomoćnik-specijalist za kontrolu proizvodnje i ugradnje betona mora izvršiti vizualnu kontrolu svake isporuke betona i njegove popratne dokumentacije (otpremnice i izjave o sukladnosti). Ako posumnja u konzistenciju mora ju provjeriti ispitivanjem (ili narediti ispitivanje) istim postupkom kojim je ispitana u proizvodnji.

Korekcija konzistencije dodavanjem vode nije dopuštena. Dopuštena je samo dodavanjem superplastifikatora u količini i na način koji utvrdi proizvođač betona i na gradilištu potvrdi njegov ovlašten predstavnik.

Za kontrolu specificiranih razreda tlačne čvrstoće betona na građevini treba na svakih 100 m³ ugrađenog betona uzorkovati po jedan kontrolni uzorak betona. Uzorkovanju mora prisustvovati i zapisnik supotpisati nadzorni inženjer ili njegov pomoćnik specijalist za kontrolu proizvodnje i ugradnje betona. Ispitivanje ovih uzoraka može vršiti akreditirani laboratorij a obradu i ocjenu rezultata ispitivanja prema kriterijima ispitivanja identičnosti tlačne čvrstoće betona institucija ovlaštena za nadzor i potvrđivanje sukladnosti kvalitete proizvodnje betona.

Ugrađeni beton treba na odgovarajući način, precizno specificiran u izvedbenom projektu, zaštititi: od neumjerenog skupljanja, od štetnih vibracija, udara ili bilo kakvih oštećivanja.

Način vlažne zaštite betona treba precizno specificirati izvedbenim projektom. Trajanje takvog njegovanja treba biti sukladno HRN EN 13670.

Površinska temperatura betona ne smije pasti ispod 0°C dok čvrstoća betona ne dosegne 10 N/mm². Temperatura ugrađenog betona ne smije prijeći 65 °C.

Specifikacije za rukovanje, skladištenje, zaštitu, postavljanje i prilagodbu predgotovljenih elemenata monolitno izvedenom dijelu konstrukcije treba dati u izvedbenom projektu i izvedbu provesti skladno sa specifikacijama.

Moraju biti dane upute za skladištenje i shema dizanja s naznačenim točkama i silama ovješnja i opisom načina dizanja. Tijekom postavljanja treba kontrolirati ispravnost položaja, dimenzijsku točnost oslonaca, stanje spojnica i cjelokupni sklop konstrukcije.

Dovršenje konstrukcije mora biti unutar dopuštenih geometrijski tolerancija danih normom HRN EN 13670.

Armatura

Kvalitetu betonskog čelika garantira proizvođač u skladu s važećim propisima, TPGK i normi HRN EN 10080 čelik za armiranje betona. Označavati se trebaju prema HRN EN 10027-1 i 2.

Armiranje treba izvesti prema nizovima normi HRN EN 1992 i HRN EN 1998, čiji uvjeti moraju biti precizno naznačeni u nacrtima armature u izvedbenom projektu.

Izvođač radova dužan je pribaviti odgovarajuću certifikate, a ako oni ne postoje prije ugradnje obavlja se kontrolno ispitivanje čelika prema TPGK-u.

Oblik i dimenzije čelika za armiranje moraju zadovoljavati uvjete propisane u normi HRN EN 10080. Ako ne postoje pravovaljani tvornički rezultati ispitivanja koji se moraju odnositi na proizvodnu šaržu iz koje je primljena pošiljka čelika za armiranje proizvedena, Izvođač mora prije ugradnje čelika izvršiti kontrolna ispitivanja čelika.

Površina armature mora biti očišćena od slobodne hrđe i tvari koje mogu štetno djelovati na čelik, beton ili vezu između njih.

Sve upotrebene vrste čelika trebaju imati kompaktnu homogenu strukturu. Ne smiju imati nikakvih nedostataka: mjehura, pukotina ili vanjskih oštećenja. Prije postavljanja armatura se mora očistiti od

prljavštine, masnoće, luskica, korozije, i dr. Armaturu je potrebno čvrsto vezati, radi osiguranja projektiranog položaja šipki u toku ugradnje betonske mase.

Armatura će se na gradilište dovesti u savijenom stanju, a bit će rezana i savijena u armiračkom pogonu. Čelik za armiranje betona treba rezati i savijati prema projektnim specifikacijama. Pri tome:

- savijanje treba izvoditi jednolikom brzinom,
- savijanje čelika pri temperaturi ispod $-5\text{ }^{\circ}\text{C}$, ako je dopušteno projektnim specifikacijama, treba izvoditi uz poduzimanje odgovarajućih posebnih mjera osiguranja,
- savijanje armature grijanjem smije se izvoditi samo uz posebno odobrenje u projektnim specifikacijama.

Šipke čelične armature, zavarene mreže i predgotovljeni armaturni koševi ne smiju se oštetiti tijekom prijevoza, skladištenja, rukovanja i postavljanja u projektiranu poziciju.

Prije postavljanja armature, mora se ista očistiti od prljavštine, masnoće i ljusaka od korozije. Ispod armature koja se postavlja na tlo potrebno je izvesti sloj za izravnanje.

Rezultati ispitivanja moraju zadovoljavati uvjete iz normi propisane u prilogu TPGK. Uvjeti kvalitete, uvjeti kontrole kvalitete i uvjeti upotrebe agregata za beton, su propisani normama u TPGK.

Nadzorni organ treba provjeriti da li isporučeni čelici za armiranje imaju propisane oznake (proizvođača, vrste i kvalitetu čelika, dimenzije, oznaku šarže i sl.) i da su isporučeni sa propisanim certifikatom o kakvoći za isporučenu količinu čelika za armiranje. Nadzorni organ treba upisom i potpisom u građevinski dnevnik to evidentirati i dozvoliti ugradnju čelika u armirano betonskoj konstrukciji za čelike koji se savijaju i pripremaju za ugradnju u centralnim savijalištima (armiračnicama). Nadzorni organ treba ustanoviti da li čelici koji će se upotrijebiti za savijanje imaju također propisane oznake i certifikate uz isporuku.

Čelike koje će izvođač upotrijebiti za izradu armature, treba izdvojiti i o tome treba sačiniti zapisnik u kojem treba navesti sve podatke o čeliku (proizvođač, vrstu čelika, kvalitetu, dimenzije oznaka šarže i sl.) certifikatima.

Prije početka betoniranja, nadzorni inženjer treba pregledati ugrađenu armaturu, te upisom u građevinski dnevnik konstatirati da u svemu zadovoljava uvjete propisane projektom i važećim propisima.

Svi distanceri za osiguranje zaštitnog sloja betona za ugrađenu armaturu moraju biti izrađeni od morta ili betona koji odgovara karakteristikama betona koji se ugrađuje. Nije dozvoljena upotreba plastičnih distancera. Zapisnik treba potpisati nadzorni organ, koji će upisom i potpisom u građevinski dnevnik ustanoviti i dozvoliti ugradnju betonskog čelika u armirano betonske konstrukcije.

IV.5 TESARSKI RADOVI

Opće napomene

Kod izvođenja tesarskih radova moraju se primjenjivati svi važeći propisi i standardi za drvene konstrukcije. Sve oplatae za beton i armirani beton moraju biti izrađene prema mjerama iz projekta. Izvođač će za svaku oplatu izraditi nacrt. Kod oplatae za "vidljivi beton" potrebno je uzeti u obzir posebne kriterije propisane u projektu objekta.

Reške u oplati moraju se dobro brtviti tako da bude onemogućeno svako procjeđivanje i otjecanje vode ili cementno-pješčanog morta. Za brtvljenje oplatae mogu se upotrebljavati samo oni materijali koji ne djeluju štetno na hidrataciju betona i koji ne mogu obojiti betonsku površinu.

Oplata mora biti izrađena točno prema mjerama označenim u nacrtima za dijelove koji se betoniraju i to sa svim potrebnim podupiračima. Unutrašnja površina mora biti stabilna, otporna, ukrućena i dovoljno poduprta, tako da se ne može izvinuti, savinuti ni popustiti u bilo kojem smjeru.

Oplatae koje upijaju vodu moraju prije betoniranja biti pripremljene tako da betonu ne oduzimaju vodu. Oplatae i premazi ne smiju utjecati na boju betonske površine. Oplata mora biti izrađena tako da se može lako skidati, bez potresa i oštećenja konstrukcije, a smije se skidati tek pošto ugrađeni beton dobije odgovarajuću čvrstoću.

Pri skidanju oplatae nakon dovršenja objekta treba s konstrukcije odstraniti oplatu sa svim njenim elementima, te sortirati građu u gomilama na određenim mjestima udaljenosti do 20 m od objekta. Za skidanje oplatae betona koji vežu pri normalnim temperaturnim uvjetima (najniža temperatura betona iznad +5 C) vrijede ovi kriteriji:

- vertikalne strane oplatae skidaju se poslije dva do tri dana.
- potporne oplatae uklanjaju se poslije dokaza da je postignut stupanj očvršćivanja betona, koji odgovara 2,5 kratnim stvarno nastupajućim naprezanjima poslije skidanja oplatae.

Svi elementi za usidrenje, napinjanje, fiksiranje oplatae moraju biti izrađeni tako da se svaki dio, koji ostane u betonu a može hrđati, može prekriti slojem od najmanje 5 cm, cementnog morta ili zaštiti na drugi odgovarajući način, koji neće štetiti konstrukciji.

Svi distanceri za osiguranje zaštitnog sloja betona moraju biti izrađeni od morta ili betona koji odgovara karakteristikama betona koji se ugrađuje. Nije dozvoljena upotreba plastičnih distancera.

Oplatae moraju biti prije svake upotrebe dobro očišćene. U hladnim razdobljima oplata mora biti bezuvjetno očišćena od snijega i leda.

Razupiranje rova

Izvedba rova za polaganje cjevovoda (linijske građevine) dubine veće od 100 cm smije se izvoditi samo uz osiguranje bočnih strana iskopa.

Za razupiranje rova danas se uobičajeno koriste predgotovljeni sustavi za razupiranje kako bi se ubrzalo izvođenje te osigurala apsolutna pouzdanost osiguranja.

1. tip oplatae fiksna konstrukcija, gdje su razupore (vodilice) i bočne ploče povezane u jednu konstrukciju i prilikom iskopa se manipulira s cijelom konstrukcijom. U slučaju većih dubina rova predviđeni su nastavci za veće dubine, pri čemu donji dio ostaje s nožem radi lakšeg utiskivanja.
2. tip oplatae montažna konstrukcija, gdje su razupore (vodilice) jedan dio, a bočne ploče drugi dio konstrukcije. S dijelovima oplatae se zasebno manipulira te se tijekom iskopa rova spajaju u jednu jedinstvenu montažnu konstrukciju koja u konačnici razupire bočne strane kanalskog rova i sprječava urušavanje materijala. Prvo se u djelomično iskopani rov ugrađuju vodilice, na međusobnim razmacima koji odgovaraju dužini bočnih ploča, a zatim se montiraju bočne ploče.

Bez obzira koji tip oplatae koristili princip rada je isti. Po izvršenim pripremnim radovima skidanja humusa ili rušenja kolničke konstrukcije (asfalt, stabilizacija) izvrši se strojni iskop do linije slobodnog iskopa (dubine cca 1,0 m).

Zatim slijedi postava oplata prema projektiranom pravcu (kod drugog tipa oplata prvo se postavljaju razuporne vodilice, a zatim bočne opladne ploče). Prije upotrebe sustava razupore treba, okretanjem osovine, tako postaviti da je rastojanje između ploča jednog modula veće na donjoj strani nego na gornjoj (cca 20 mm/m).

Kada je oplata postavljena vrši se ravnomjerno utiskivanje oplata korpom bagera (svaki kut ravnomjerno) uslijed čega dolazi do rezanja tla bočnih stranica iskopa donjim dijelom čelične oplata koja je oblikovana u obliku noža. Dubina utiskivanja ovisi o pritisku koji se može postići strojem (uobičajeno bager) i vrsti tla, tj. njegovoj konzistenciji. Nakon utiskivanja i kontrole obavlja se unutar razupora iskop s odlaganjem materijala ili u prijevozno sredstvo ili uz rub rova. Taj postupak se ponavlja po dubini svakih cca 50 cm s utiskivanjem oplata i iskopom materijala do projektirane dubine.

U slučaju većih dubina od visine modula, isti se može nadograditi s elementima koji se razlikuju po tome što s donje strane nemaju nož za utiskivanje, već su ravni i prilagođeni gornjem rubu postavljenih modula.

Nakon što se postigne projektirana dubina izvodi se posteljica/podloga i polaganje cijevi. Slijedi kontrola položenog cjevovoda, zatrpavanje cijevi i rova. Zatrpavanje se odvija u koracima, tako da se svi predviđeni materijali pravilno ugrade u slojevima od cca 30 cm, pri čemu se po ugradnji i zbijanju pojedinog sloja postavljena oplata postepeno izvlači, tako da je donji rub bočne ploče oplata (nož) na površini sloja materijala koji se zbija. Izvlačenje se postiže pričvršćenjem obje strane oplata s čeličnim sajama na četiri točke na predviđenim mjestima (utorima) za dizanje.

U pravilu se ovakva oplata postavlja u minimalnoj dužini jedne kampade, npr. ako se gradi kanalizacija - između dva kontrolna okna kanalizacije. Na mjestima gdje postoje instalacije koje presijecaju liniju iskopa linijske građevine i nije moguće izvesti ovakvu vrstu razupore, razupora se izrađuje drvenom građom.

Kod primjene „krings“ oplata za razupiranje mora se koristiti oplata koja je dimenzionirana za projektirane dubine iskopa i širine rova. Dostupne su oplata za dubine do 8 m i širine rova cca 5 m.

Zahtjevi kvalitete

Razupiranje rovova mora odgovarati geofizičkim osobinama, rastresitosti i pritisku tla u kome se vrši iskop, kao i odgovarajućem statičkom proračunu.

Iskopani materijal iz rovova i kanala mora se odbacivati na toliku udaljenost od ruba iskopa da ne postoji mogućnost obrušavanja tog materijala u iskop. Razmak se između pojedinih elemenata oplata strana iskopa, mora odrediti tako da se spriječi osipanje zemlje, a u skladu s osobinama tla.

Oplata za podupiranje bočnih strana iskopa (rov, kanal, jama) mora izlaziti najmanje za 20 cm iznad ruba iskopa da bi se spriječio pad materijala sa terena u iskop.

Pri ručnom izbacivanju zemlje iz iskopa, sa dubine preko 200 cm, moraju se upotrebljavati međupodovi položeni na posebne podupirače. Međupodovi se ne smiju opterećivati količinom iskopanog materijala većom od određene, s kojom radnik mora biti upoznat prije početka rada, i moraju imati rubnu zaštitu visoku najmanje 20 cm.

Skidanje oplata i zasipanje iskopa mora se vršiti po uputi i pod nadzorom stručne osobe. Ako bi vađenje oplata moglo ugroziti sigurnost radnika, oplata se mora ostaviti u iskopu. Sredstva za spajanje i učvršćivanje dijelova podupirača, kao što su klinovi, okovi, vijci, čavli, žica i slično, moraju odgovarati važećim standardima.

Građa se poslije svakog korištenja na gradilištu mora pregledati, očistiti od čavala, ostataka okova i dr. i složiti. Tako uređena smije se upotrebljavati za nove tesarske radove.

Montažna oplata za razupiranje mora pri upotrebi osigurati nesmetano reguliranje razmaka bočnih strana putem vretena.

Način preuzimanja izvedenih radova

Prije početka i tijekom radova nadzorni inženjer preuzima svaku fazu radova posebno, o čemu vodi evidenciju.

Nakon završetka radova nadzorni inženjer vrši detaljan pregled i izmjeru izvedenih radova. Vizualno se ocjenjuje kvaliteta radova i usklađenost s projektom, a rezultatima ispitivanja kvaliteta upotrijebljenog materijala i građevinskih proizvoda.

Norme

Građa za izvedbu oplata mora odgovarati svim važećim normama. U tablici u nastavku je naveden samo dio normi i propisa koji se odnose na radove, građevinske proizvode i opremu u ovom poglavlju. Izvođači su dužni uzeti u obzir i sve ostale važeće zakone, norme i propise koji nisu ovdje navedeni, a odnose se posredno ili neposredno na radove, građevinske proizvode i opremu iz ovog poglavlja.

HRN EN 1065	Prilagodljivi teleskopski čelični potpornji -- Proizvodne specifikacije, oblikovanje i dokaz putem proračuna i ispitivanja
HRN EN 12811-1	Privremena radna oprema- 1. dio, skele- Izvedbeni zahtjevi i projektiranje
HRN EN 12811-2	Privremena radna oprema – 2. dio- informacije o materijalima
HRN EN 12811-3	Privremena radna oprema-3. dio-Ispitivanje opterećenjem
HRN EN 14081-1	Drvene konstrukcije – Konstrukcijsko drvo pravokutnoga poprečnog presjeka razvrstano prema čvrstoći – 1. dio- Opći zahtjevi
HRN EN 14279	Lamelirano furnirsko drvo (LVL) – Definicije, razradba i specifikacije
HRN EN 338	Konstrukcijsko drvo -- Razredi čvrstoće

IV.6 ZIDARSKI RADOVI

Kod izvedbe zidarskih radova moraju se u svemu primjenjivati postojeći propisi i standardi prema Tehničkom propisu za građevinske konstrukcije i nizovima norma HRN EN 1996.

Mort za zidanje i žbukanje mora biti izveden klasom predviđenom na bazi važećih propisa. Pijesak mora biti čist, bez organskih primjesa. Aditivi za mort mogu se upotrebljavati samo prema službenim odredbama i uputama proizvođača.

IV.7 IZOLATERSKI RADOVI

Sav materijal i način izvedbe mora zadovoljiti postojeće tehničke propise i standarde te norme HRN EN 13707 i HRN EN 13969.

Plohe zidova u dodiru s tlom

Plohe zidova koje su u dodiru s tlom hidroizolirati će se kvalitetnim bezbojnim vodonepropusnim premazima koji penetriraju u unutrašnjost betona. Predviđena su dva sloja premaza. Izvedba hidroizolacije treba biti po pravilima struke i uputstvima proizvođača.

Kompletna manipulacija i uskladištenje izolacionih traka vrši se u vertikalnom položaju.

Sav materijal za izolaciju treba biti prvorazredne kvalitete i odgovarati postojećim propisima i standardima.

IV.8 MONTAŽNI RADOVI

Svi proizvodi, koji se ugrađuju u građevinu moraju ispunjavati tehničke zahtjeve propisane važećim zakonima, propisima, standardima i normativima.

Udovoljavanje propisanim zahtjevima dokazuje se:

- Certifikat o stalnosti svojstava građevnog proizvoda
- Izjava o svojstvima bitnih značajki građevnog proizvoda
- Oznakom sukladnosti.

Dokazivanje kvalitete materijala

Pod materijalima se podrazumijevaju svi poluproizvodi (čelični limovi, profili, cijevi, cijevni elementi, prirubnice i sl.), te sav pomoćni i potrošni materijal (vijčana roba, elektrode za zavarivanje, brtve, antikorozivni premazi, brtveni premazi, kemijska sredstva, maziva i sl.) koji će se ugrađivati, odnosno koristiti u sklopu ugradnje u građevinu.

Za sve korištene materijale potrebno je dostaviti odgovarajuća uvjerenja o kvaliteti ili ateste. Uvjerenja o kvaliteti izdaju se od strane proizvođača ili ovlaštene ustanove na temelju odgovarajućih ispitivanja propisanih za tu vrstu materijala.

Atesti se izdaju za materijale koji podliježu obvezi atestiranja, a izdaju ih isključivo ovlaštene osobe.

Tekuće kontrole

Tekuće kontrole obavlja Izvođač tijekom izvođenja radova uz prisustvo ovlaštenog predstavnika investitora, odnosno nadzornog inženjera.

Tekućim kontrolama omogućuje se pravovremeno otkrivanje mogućih grešaka na dobavljenoj opremi materijalu ili nepravilno i nestručno izvedenih radova.

Tekućim kontrolama je obuhvaćeno:

- Provjere usklađenosti dobavljenog materijala i opreme sa teh. specifikacijom izvedbene dokumentacije.
- Provjere usklađenosti dobavljenog materijala i opreme sa pratećom dokumentacijom i deklaracijom.
- Vizualna kontrola ispravnosti i neoštećenosti dobavljenog materijala i opreme.
- Provjere usklađenosti oblika i dimenzija izvedenih građevinskih radova sa izvedbenom dokumentacijom (u opsegu kojom iste utječu na montažu strojarske opreme).
- Provjere sukladnosti načina ugradnje opreme sa pratećim teh. uputama za ugradnju i izvedbenom dokumentacijom.
- Provjere usklađenosti tijekom izrade zavarenih konstrukcija (nosači, ukrute, cijevni elementi) sa crtežima izvedbene dokumentacije i tehničkim uvjetima za izradu zavarenih konstrukcija.
- Provjere pripremljenosti čeličnih površina prije nanošenja antikorozivnih premaza, prema tehničkim uvjetima za izvođenje antikorozivne zaštite sa premazima.
- Provjere pritegnutosti vijčanih spojeva.

Kontrolna ispitivanja

Kontrolna ispitivanja u pravilu vrši Izvođač uz prisustvo ovlaštenog predstavnika investitora, odnosno nadzornog inženjera, a može ih vršiti i neovisna ovlaštena ustanova na zahtjev Izvođača ili predstavnika investitora.

Za dijelove opreme koji podliježu obvezi ispitivanja / atestiranja prema posebnim propisima, kontrolna ispitivanja se vrše isključivo od strane propisom određenih ovlaštenih ustanova.

Obavezna kontrolna ispitivanja obuhvaćaju:

- Ispitivanje kvalitete zavarenih spojeva prema tehničkim uvjetima za izradu zavarenih konstrukcija.

- Tlačno ispitivanje sustava na nepropusnost i čvrstoću.
- Ispitivanje dijelova opreme koji podliježu obvezi ispitivanja / atestiranja prema posebnim propisima, vrši se isključivo od strane propisom određenih ovlaštenih ustanova. - Funkcionalna ispitivanja i probni pogon postrojenja.
- Ispitivanje zdravstvene ispravnosti vode, vrši se isključivo od strane ovlaštene ustanove.
- Ukoliko procjeni da postoji potreba, ovlaštenu predstavnik investitora, odnosno nadzorni inženjer može zatražiti ispitivanje i provjeru razine buke. Mjerenje buke i izdavanje certifikata vrši se od strane neovisne ovlaštene pravne osobe.

Rezultati provedenih ispitivanja se zapisnički evidentiraju.

Opći i tehnički uvjeti

Investitor može zaključiti ugovor o isporuci i ugradnji opreme, isključivo sa Izvođačem koji je registriran za dobavu, odnosno montažu predmetne vrste opreme.

Prije početka radova Izvođač je dužan proučiti projektnu dokumentaciju, te pravodobno upozoriti investitora i projektanta na eventualne nedostatke ili greške u istoj.

Izvođač je dužan isporučiti i ugraditi opremu i materijale sukladne projektom definiranim tehničkim karakteristikama i tehničkim uvjetima izvedbe. Za nedostatke i štete proizašle nepridržavanjem navedenog zahtjeva, projektant ne snosi odgovornost.

U sklopu tehničke specifikacije projekta prikazani tipovi i proizvođači opreme, jedan su od mogućih odabira koji zadovoljavaju definirane teh. karakteristike. Odabir je izvršen isključivo za potrebe sagledavanja potrebnog prostora i optimalnog razmještaja opreme, te se njime ne prejudicira i njen konačan odabir. Sukladno navedenom, moguć je i odabir opreme drugih proizvođača, ukoliko ista udovoljava definiranim teh. karakteristikama. Pri tome Izvođač nema pravo na naknadna potraživanja za eventualno povećani opseg isporuke materijala i radova koji bi proizišao zbog prilagodbi vezanih uz drugačiji oblik i dimenzije odabrane opreme.

Prije početka radova Izvođač je dužan na licu mjesta provjeriti usklađenost projektne dokumentacije sa stvarnim stanjem na terenu, te u slučaju znatnijih odstupanja uz suglasnost projektanta izvršiti i dokumentirati potrebne ispravke.

Pri izvođenju radova, Izvođač je dužan pridržavati se u sklopu projekta danih tehničkih uvjeta izvedbe, kao i tehničkim opisom, specifikacijom i grafičkim priložima danih uputa i napomena. Pri izvođenju radova, Izvođač je dužan pridržavati se u sklopu projekta danog programa kontrole i osiguranja kvalitete.

Pri ugradnji opreme, Izvođač je dužan pridržavati se uputa proizvođača opreme.
Izvođač je tijekom izvođenja radova dužan voditi:

- "Montažni dnevnik" u koji nadzorni inženjer upisuje sve primjedbe koje bi bile važne kod montaže ili za kasniji rad postrojenja
- "Zavarivački dnevnik" u kojem Izvođač zavarivačkih radova zapisuje sve potrebne podatke o obavljenom zavarivanju.

Izvođač je dužan radove izvoditi sukladno važećim zakonima, propisima, standardima, teh. normativima i ostalim pravilima struke.

Općenito o montažnim radovima

Pod montažom podrazumijevaju se postupci i radovi koji se provode od prijema opreme na gradilištu do njene ugrađenosti i funkcionalnosti u sklopu sustava postrojenja. Mjesto ugradnje i način povezanosti s ostalom opremom, definirana je u sklopu projektne dokumentacije danim teh. specifikacijama, teh. opisima i grafičkim priložima.

Montaža opreme prvenstveno se provodi prema uputama proizvođača, a ovim uputama obuhvaćene su opće smjernice vezane uz postupke pri montaži.

Prijem opreme i skladištenje na gradilištu

Pri prijemu opreme na gradilištu ili privremenom skladištu, potrebno je izvršiti slijedeće:

- provjeriti usklađenost opreme sa teh. specifikacijom izvedbene dokumentacije.
- provjeriti usklađenost opreme sa pratećom dokumentacijom i deklaracijom.
- izvršiti vizualnu kontrolu ispravnosti i neoštećenosti opreme.

Provjere se vrše u prisustvu ovlaštenog predstavnika investitora, odnosno nadzornog inženjera, a rezultate provjera potrebno je zapisnički evidentirati.

Cijevi će se skladištiti vodoravno, na očišćeni teren do visine od 2 m ili manje imajući na umu preporuke Proizvođača i adekvatnosti skladišnih preporuka Izvođača. Prvi sloj će biti postavljen na čvrste temelje od drveta i učvršćen radi prevrtanja. Naknadni slojevi će biti postavljen pomoću drvenih razdjelnika. Drveni razmaci i gnijezda moraju biti takve da cijevne prirubnice ili spojnice ne preuzimaju nikakva opterećenja.

Sve cijevi i spojnice osigurane kao višak moraju imati poklopce na kraju protiv ulaska pijeska i štetočina. Poklopci na krajevima i zaštita se neće uklanjati prije nego li se cijevi i spojnice budu koristile.

Dovoljan prostor treba biti ostavljen kako bi se omogućilo prolaz biljkama između bez oštećenja cijevi. Svaka pošiljka materijala će biti skladištena odvojeno kako bi se osigurao slobodan prolaz za kontrolu. Nakon što budu odobrene od strane Projektanta, pošiljke će se koristiti u redu kako su i dopremljene na gradilište.

Prijevozna sredstva na kojima će se prevoziti cijevi moraju biti takva da cijevi ne ispadnu. Prilikom montaže cijevi treba hvatati i s njima postupati na isti način kao kod utovara i istovara. Cijev se polagano i bez udaraca spušta na dno jarka, tik do prethodne, već montirane, i horizontalnim pomakom pomoću bagera ili navlačenjem pomoću posebne naprave spaja. Pri tome se na čelo cijevi koja se montira treba staviti drvena gredica da se zaštiti od oštećenja. Pri spajanju cijevi se centrično vode i odmjeravaju po visini i sa strane. Brtvljenje cijevi se izvodi pomoću pripadnih brtva.

Tijekom rukovanja, cijevi se ne smiju ispustiti ili dopustiti da udare u druge ili otkotrljaju niz padinu i ne smiju se ispustiti na tlo.

Montaža

Radove na montaži smije izvoditi samo odgovarajuće kvalificirani radnici sa iskustvom na sličnim radovima.

Prije započinjanja radova na montaži, potrebno je detaljno proučiti upute za ugradnju dane od strane proizvođača opreme, te izvedbenu dokumentaciju.

IV.8.1 MONTAŽERSKI RADOVI NA ODVODNIM CJEVOVODIMA

Općenito

Materijali, građevni proizvodi, oprema i radovi moraju biti u skladu sa zahtjevima HRN-a, Tehničkim propisima i drugim zahtjevima navedenim u projektnoj dokumentaciji. Ako nije navedena niti jedna HRN norma, obvezna je primjena trenutno važeće EN norme. Ako se neka norma ili propis stavi izvan snage, vrijedit će zamjenjujuća norma ili tehnički propis.

Ako za neke materijale i građevne proizvode ne postoji HRN ni EN, vrijedit će hrvatsko ili europsko tehničko dopuštenje. Ako za neki materijal ili građevni proizvod ne postoji ništa od navedenog, izvođač ima pravo predložiti primjenu pravila (normi) priznatih međunarodnih ili regionalnih normizacijskih tijela (ISO, DIN, BS, AFNOR itd.), uz uvjet da to priznaje i odobrava projektant i nadzorni inženjer.

Sve promjene u pogledu tehničkih zahtjeva za materijale, građevne proizvode i radove izvođač je dužan unijeti u izvedbeni projekt. Izvođač je dužan dokazati zadovoljavajuću kakvoću upotrijebljenih materijala, radova i proizvoda u skladu s važećim zakonima, propisima i normama.

IV.8.2 POLAGANJE CJEVOVODA

Nakon iskopa rova na dubinu prema uzdužnom profilu, dno rova se planira i višak materijala izbacuje izvan rova. Ako je tlo prikladno za temeljenje cijevi, isto je potrebno poravnati i zbiti na traženu nosivost 10 MN/m².

Ako zatečeni materijal dna rova ne odgovara za ugradnju cijevi (npr. dno od kamena, oštri i tvrdi rubovi) temeljnu podlogu treba izvesti od zamjenskog materijala (pijesak, šljunak granulacije 0-4 mm) debljine min. 15 cm. Ako dno rova ne odgovara za ugradnju cijevi (npr. dno od saturiranog pijeska niske nosivosti – Ms ispod 3 MN/m²), dno rova treba produbiti, sniziti razinu podzemne vode, ugraditi sloj zamjenskog kamenog materijala koji se od prirodnog tla odvaja geotekstilom, a na ovaj sloj se izvodi posteljica za cijev od zamjenskog materijala (pijesak, šljunak granulacije 0-4 mm) debljine min. 10 cm.

Podlogu/posteljicu za cijevi, bočno zatrpavanje i zaštitni sloj iznad cijevi u debljini od 30 cm, treba izvesti u skladu s HRN EN 1610.

Kontrola se provodi sa tri stajališta:

- sa stajališta kvalitete ugrađenog materijala
- sa stajališta kvalitete ugradnje, vodonepropusnosti i zbijenosti
- sa stajališta projektom definiranih oblika i položaja cjevovoda koji se izvode od cijevnih elemenata, te definiranih oblika i položaja slojeva koji se izvode od zamjenskog materijala

Prije početka radova potrebno je na terenu iskolčiti građevinu (cjevovod) prema elaboratu iskolčenja građevine. Nakon izvedenih radova potrebno je izraditi završnu geodetsku izmjeru izvedene građevine, dokazati funkcionalnu ispravnost građevine i tehničku ispravnost izvedenih radova (ispitivanje nepropusnosti i optički pregled - CCTV) .

Prije početka radova i tijekom radova nadzorni inženjer kontrolira radove o čemu vodi evidenciju. Nakon završetka radova nadzorni inženjer vrši detaljan pregled i izmjeru izvedenih radova te usklađenost s projektom.

IV.8.3 GRP (POLIESTERSKI) CJEVOVODI

Za izradu cjevovoda koriste se cijevi (proizvodi) od GRP-a određenog sastava u skladu sa zahtjevima iz projektne dokumentacije i norme HRN EN 14364.

Prije početka radova izvođač je dužan dokazati traženu kakvoću materijala i građevinskih proizvoda koju namjerava upotrijebiti u skladu s zahtjevima iz projektne dokumentacije i Općih tehničkih uvjeta za radove u vodnom gospodarstvu 2012. – KNJIGA 2.

Cijevi se transportiraju s gradilišnog deponija do iskopanog rova i polažu uz rov. Zatim se prikladnom opremom (gradilišna dizalica) spuštaju u rov na pripremljenu posteljicu, temeljnu podlogu. Potom se međusobno spajaju spojnica s gumenim prstenom (EPDM) kao brtvilom.

Spojne dijelove cijevi (spojnicu, utični dio i brtveni prsten) treba očistiti od nečistoća i premazati sredstvom za smanjenje trenja tako da se spajanje obavi uz primjenu što manje sile. Podloga ispod spojnih mjesta se treba produbiti za debljinu spoja, čime se izbjegava deformacija nivelete cjevovoda na svakom spoju.

Spajanje cijevi na predgotovljena GRP kontrolna okna je isto kao i cijevi međusobno, ali ako su predviđena monolitna betonska okna spajanje treba predvidjeti „spojnim oblikovnim komadima“.

Unutarnji zaštitni sloj cijevi treba biti od čistog poliestera bez punila i staklenih vlakna ima debljinu minimalno 1mm, radi pojačane otpornosti na abraziju i kemikalije, kako bi se produžio vjek korištenja i smanjili troškovi održavanja. Brtva od EPDM-a u potpunosti, cijelom površinom prekriva unutarnju stranu poliesterske spojnice.

Sve cijevi moraju biti od istog proizvođača. Kod ugradnje cijevi potrebno se pridržavati uputa i preporuka proizvođača.

IV.9 ISPITIVANJE GRAVITACIJSKIH CJEVOVODA PREMA NORMI HRN EN 1610

Za sustave odvodnje u kojima se tečenje vode odvija sa slobodnim vodnim licem ispitivanje sustava na vodonepropusnost se provodi sukladno normi HRN EN 1610. Ispitivanje cjevovoda se vrši prije zatrpavanja, a cjevovod mora biti osiguran od pomicanja i deformacija. Ispitivanje podžbuknih instalacija se vrši prije postavljanja izolacije i prekrivanja žbukom.

Ispitivanje vodonepropusnosti odvodnih građevina je terenski rad kojim se utvrđuje nepropusnost izgrađene građevine na terenu. Vodoepropusnost direktno utječe na kvalitetu građevine, te je ona uvjet za puštanje građevine u funkciju.

Ispitivanje nepropusnosti potrebno je obaviti sa vodom (postupak "V"). Prethodno ispitivanje vodonepropusnosti kanala i okana provodi se dok oni nisu zatrpani i obloženi. Ako je zbog sigurnosti od izmicanja kanale potrebno učvrstiti, tada se djelomično zatrpavaju u središnjem dijelu između spojevi, dok sami spojevi moraju ostati nezatrpani.

Ispitni tlak

Veličina ispitnog tlaka za ispitivanje kanalizacijske građevine prema HRN EN 1610 može biti u intervalu od 0,1 do 0,5 bara (od 1 m do 5 m vodnog stupca) iznad tjemena cijevi na uzvodnom dijelu ispitne dionice. Kod toga je važno da se osigura stalnost ostvarenog tlaka u mjerodavnom vremenu (30 ± 1 min.) ispitivanja, tj u rasponu od 1 kPa. Naprijed navedeno postiže se kontroliranim dodavanjem vode kroz kontrolni otvor.

Viši ispitni tlakovi mogu se utvrditi za cjevovode koji su konstruirani tako da stalno ili povremeno rade pod tlakom – usporom, prema normi HRN EN 805.

Vrijeme pripreme

Nakon punjenja cjevovoda i/ili okana i postizanja potrebnog ispitnog tlaka, može biti potrebno dodatno vrijeme pripreme.

Napomena: Obično je dovoljno 1 sat. Duže vrijeme može biti potrebno npr. zbog suhih klimatskih uvjeta ili u slučaju betonskih cijevi.

Trajanje ispitivanja

Trajanje ispitivanja (duljina trajanja ispitnog opterećenja) iznosi 30 ± 1 min

Ispitni zahtjevi

Tlak se mora održati unutar 1 kPa ispitnog tlaka.

Za postizanje tog zahtjeva mora se mjeriti i zapisivati ukupni obujam vode koji je dodavan za vrijeme ispitivanja zajedno s visinom vode pri određenom ispitnom tlaku. Ispitni zahtjev je zadovoljen ako količina dodatne vode nije veća od:

- 0,15 l/m² kroz 30 min za cjevovode
- 0,20 l/m² kroz 30 min za cjevovode uključujući kontrolna okna
- 0,40 l/m² kroz 30 min za kontrolna okna

Napomena: m² se odnosi na omočenu unutarnju površinu Ispitivanje pojedinačnih spojeva.

Ispitivanje pojedinačnih spojeva

Ako nije drugačije određeno, ispitivanje pojedinačnih spojeva može biti prihvaćeno umjesto ispitivanja čitavog cjevovoda, obično većih od DN 1000.

Za ispitivanje pojedinačnih spojeva cijevi postupkom „V“ za mjerodavnu površinu uzima jedan metar dugi odsječak cijevi, ako nije drugačije utvrđeno. Ostali zahtjevi moraju odgovarati zahtjevima za cjevovode s ispitnim tlakom od 50 kPa na tjemenu cijevi.

Ako kanali, revizijska okna ili crpni bazeni ne zadovoljavaju ove kriterije, tada se ispitivanje prekida i smatra se da su ti elementi neispravni, pa ih treba popraviti i ponovno ispitati.

Svako ispitivanje, odnosno njihovi rezultati moraju imati odgovarajuće izvješće, prihvaćano od izvođača radova i nadzornog inženjera, te priloženo tehničkom pregledu.

IV.10 POPIS PROPISA I NORMI

ZEMLJANI RADOVI	
HRN EN 933-1	Ispitivanje geometrijskih svojstava agregata -- 1. dio: Određivanje granulometrijskog sastava -- Metoda sisanja
HRN EN 933-10	Ispitivanja geometrijskih svojstava agregata -- 10. dio: Procjena sitnih čestica -- Razvrstavanje punila (sisanje strujanjem zraka)
HRN EN 1097-5	Ispitivanja mehaničkih i fizikalnih svojstava agregata -- 5. dio: Određivanje sadržaja vode sušenjem u ventilirajućem sušioniku
HRN EN 13286-2	Nevezane i hidrauličnim vezivom vezane mješavine -- 2. dio: Metode ispitivanja za određivanje laboratorijske referentne gustoće i udjela vode -- Zbijanje prema Proctoru
HRN EN ISO 17892-5	Geotehničko istraživanje i ispitivanje -- Laboratorijsko ispitivanje tla -- 5. dio: Edometarsko ispitivanje s inkrementalnim opterećenjem
HRN EN ISO 17892-4	Geotehničko istraživanje i ispitivanje -- Laboratorijsko ispitivanje tla -- 4. dio: Određivanje granulometrijskog sastava
HRN EN ISO 17892-1	Geotehničko istraživanje i ispitivanje -- Laboratorijsko ispitivanje tla -- 1. dio: Određivanje vlažnosti
HRN EN ISO 17892-3	Geotehničko istraživanje i ispitivanje -- Laboratorijsko ispitivanje tla -- 3. dio: Određivanje gustoće čvrstih čestica
HRS CEN ISO/TS 17892-12	Geotehničko istraživanje i ispitivanje -- Laboratorijsko ispitivanje tla -- 12. dio: Određivanje Atterbergovih granica
HRN EN 13286-47	Nevezane i hidrauličnim vezivom vezane mješavine -- 47. dio: Metoda ispitivanja za određivanje kalifornijskog indeksa nosivosti, neposrednog indeksa nosivosti i linearnog bubrenja
TESARSKI RADOVI	
HRN EN 1065	Prilagodljivi teleskopski čelični potpornji -- Proizvodne specifikacije, oblikovanje i dokaz putem proračuna i ispitivanja
HRN EN 12811-1	Privremena radna oprema- 1. dio, skele- Izvedbeni zahtjevi i projektiranje
HRN EN 12811-2	Privremena radna oprema – 2. dio- informacije o materijalima
HRN EN 12811-3	Privremena radna oprema-3. dio-Ispitivanje opterećenjem
HRN EN 350	Trajnost drva i proizvoda na osnovi drva -- Ispitivanje i razredba otpornosti drva i materijala na osnovi drva na biološke štetnike
HRN EN 14544	Drvene konstrukcije – Konstrukcijsko drvo okruglog poprečnog presjeka – Zahtjevi

HRN EN 14081-1	Drvene konstrukcije – Konstrukcijsko drvo pravokutnoga poprečnog presjeka razvrstano prema čvrstoći – 1. dio- Opći zahtjevi
HRN EN 13986	Ploče na osnovi drva za primjenu u konstrukcijama – Svojstva, vrednovanje sukladnosti i označavanje
HRN EN 14279	Lamelirano furnirsko drvo (LVL) – Definicije, razradba i specifikacije
HRN EN 338	Konstrukcijsko drvo -- Razredi čvrstoće
ARMIRANJE	
HRN EN 1130-1	Čelik za armiranje betona – Zavarljivi čelik za armiranje – 1. dio: Tehnički uvjeti isporuke čelika razreda A
HRN EN 1130-2	Čelik za armiranje betona – Zavarljivi čelik za armiranje – 2. dio: Tehnički uvjeti isporuke čelika razreda B
HRN EN 1130-3	Čelik za armiranje betona – Zavarljivi čelik za armiranje – 3. dio: Tehnički uvjeti isporuke čelika razreda C
HRN EN 1130-4	Čelik za armiranje betona – Zavarljivi čelik za armiranje – 4. dio: Tehnički uvjeti isporuke zavarenih mreža
HRN EN 10080	Čelik za armiranje betona -- Zavarljivi čelik za armiranje -- Općenito
HRN EN 10020	Definicije i razredba vrsta čelika
HRN EN 10021	Opći tehnički uvjeti isporuke za čelik i čelične proizvode
HRN EN 10027-1	Sustavi označivanja za čelike – 1. dio: Nazivi čelika
HRN EN 10027-2	Sustavi označivanja čelika – 2. dio: Brojčani sustav
HRN EN 10079	Definicija čeličnih proizvoda
HRN EN 10204	Metalni proizvodi – Vrste dokumenata o ispitivanju
HRN EN ISO 17660-1	Zavarivanje – Zavarivanje čelika za armiranje – 1. dio: Nosivi zavareni spojevi
HRN EN ISO 17660-2	Zavarivanje – Zavarivanje čelika za armiranje – 2. dio: Nenosivi zavareni spojevi
BETON	
HRN EN 206	Beton -- Specifikacija, svojstva, proizvodnja i sukladnost
HRN 1128	Beton: Smjernice za primjenu normi

HRN EN 13670	Izvedba betonskih konstrukcija
HRN EN 197-1	Cement -- 1. dio: Sastav, specifikacije i kriteriji sukladnosti cementa opće namjene
HRN EN 12620	Agregati za beton
HRN EN 13055	Lagani agregati
HRN EN 933-1 do 11	Ispitivanje geometrijskih svojstava agregata
HRN EN 1097-1 do 10	Ispitivanje mehaničkih i fizikalnih svojstava agregata
HRN EN 1008	Voda za pripremu betona – Specifikacije za uzorkovanje, ispitivanje i potvrđivanje sukladnosti vode, uključujući vodu za pranje iz instalacije za otpadnu vodu u industriji betona, kao vode za pripremu betona
HRN EN 934-1 do 6	Dodaci betonu, mortu i mortu za injektiranje
HRN EN 450-1 do 2	Leteći pepeo za beton
HRN EN 13263-1 do 2	Silicijska prašina za beton
HRN EN 15167-1 i 2	Mljevena granulirana zgura visokih peći za upotrebu u betonu, mortu i mortu za injektiranje
HRN ISO 2859-1	Postupci uzorkovanja pri pregledima po obilježjima -- 1. dio: Sheme uzorkovanja razvrstane prema prihvatljivim razinama kvalitete za „lot-by-lot“ pregled
HRN EN 1065	Prilagodljivi teleskopski čelični potpornji - Proizvodne specifikacije, oblikovanje i dokaz putem proračuna i ispitivanja
HRN EN 14487-1	Mlazni beton - 1. dio: Definicije, specifikacije i sukladnosti
HRN EN 14487- 2	Mlazni beton - 2. dio: Izvedba
HRN EN 14488-1 do 7	Ispitivanje mlaznog betona
HRN EN 12350-1 do 12	Ispitivanje svježeg betona
HRN EN 12390-1 do 13	Ispitivanje očvrslog betona
HRN EN 932-1 do 6	Ispitivanje općih svojstava agregata
HRN EN 13791	Ocjena in-situ tlačne čvrstoće u konstrukcijama i predgotovljenim betonskim dijelovima

NORME ZA IZVOĐENJE I ODRŽAVANJE ODVODNJE	
HRN EN 476	Opći zahtjevi za dijelove koji se upotrebljavaju u odvodnji i kanalizaciji
HRN EN 752	Odvodni i kanalizacijski sustavi izvan zgrada – Upravljanje kanalizacijskim sustavom
HRN EN 1610	Polaganje i ispitivanje odvoda i kanalizacijskih cijevi
HRN EN 1671	Tlačni kanalizacijski sustavi izvan građevina
HRN EN 1295-1	Statički proračun cjevovoda položenih u zemlju pod različitim uvjetima opterećenja – 1. dio: Opći zahtjevi
HRN CEN/TR 1295-2	Statički proračun cjevovoda položenih u zemlju pod različitim uvjetima opterećenja – 2. dio: Sažetak nacionalno prihvaćenih metoda proračuna
HRN CEN/TR 1295-3	Statički proračun cjevovoda položenih u zemlju pod :2006 različitim uvjetima opterećenja – 3. dio: Jedinostvena
HRN EN 13306	Održavanje -- Nazivlje u održavanju
HRN ENV 13269	Održavanje -- Upute za pripremu ugovora o održavanju
HRN EN 13460	Održavanje -- Dokumentacija o održavanju
HRN EN 13508-1	Ispitivanje i ocjena sustava odvodnje i kanalizacije izvan zgrada -- 1. dio: Opći zahtjevi
HRN EN 13508-2	Investigation and assessment of drain and sewer systems outside building -- Part 2: Visual Inspection coding system
HRN EN 1433	Odvodni kanali za prometna i pješačka područja -- Razredba, projektiranje i ispitni zahtjevi, označavanje i vrednovanje upotrebljivosti (
HRN EN 12889	Izgradnja i ispitivanje odvodnih i kanalizacijskih sustava bez iskopa rova
HRN EN 598	Duktilne željezne cijevi, spojni dijelovi, pribor i njihovi spojevi za odvodnju otpadnih voda -- Zahtjevi i postupci ispitivanja
NORME ZA ODVODNE CJEVOVODE	
HRN EN 1916	Betonske cijevi i oblikovni komadi, nearmirani, s čeličnim vlaknima i armirani
HRN EN 1917	Betonska kontrolna okna i komore, nearmirani, s čeličnim vlaknima i armirani
HRN EN 12666-1	Plastični cijevni sustavi za netlačnu podzemnu odvodnju i kanalizaciju -- Polietilen (PE) -- 1. dio: Specifikacije za cijevi, spojnice i sustav
HRN EN 1852-1	Plastični cijevni sustavi za netlačnu podzemnu odvodnju i kanalizaciju -- Polipropilen (PP) -- 1. dio: Specifikacije za cijevi, spojnice i sustav

HRN EN 14758-1	Plastični cijevni sustavi za netlačnu podzemnu odvodnju i kanalizaciju -- Polipropilen s mineralnim modifikatorima (PP-MD) -- 1. dio: Specifikacije za cijevi, spojnice i sustav
HRN EN 13476-1	Plastični cijevni sustavi za netlačnu podzemnu odvodnju i kanalizaciju -- Cijevni sustavi sa strukturiranom stijenkom od neomekšanog poli(vinil-klorida) (PVC-U), polipropilena (PP) i polietilena (PE) -- 1. dio: Opći zahtjevi i svojstva
HRN EN 13476-2	Plastični cijevni sustavi za netlačnu podzemnu odvodnju i kanalizaciju -- Cijevni sustavi sa strukturiranom stijenkom od neomekšanog poli(vinil-klorida) (PVC-U), polipropilena (PP) i polietilena (PE) -- 2. dio: Specifikacije za cijevi i spojnice s glatkom unutarnjom i vanjskom površinom i sustav, tip A
HRN EN 13476-3	Plastični cijevni sustavi za netlačnu podzemnu odvodnju i kanalizaciju -- Cijevni sustavi sa strukturiranom stijenkom od neomekšanog poli(vinil-klorida) (PVC-U), polipropilena (PP) i polietilena (PE) -- 3. dio: Specifikacije za cijevi i spojnice s glatkom unutrašnjom i profiliranom vanjskom površinom i sustav, tip B
HRN EN 14364	Plastični cijevni sustavi za tlačnu i netlačnu odvodnju i kanalizaciju -- Staklom ojačani duromeri (GRP) na osnovi nezasićenih poliesterskih smola (UP) -- Specifikacije za cijevi, spojnice i brtve
NORME ZA POKLOPCE, LJESTVE	
HRN EN 124-1	Poklopci za slivnike i kontrolna okna za prometne i pješačke površine -- 1. dio: Definicije, razredba, opća načela projektiranja, izvedbeni zahtjevi i metode ispitivanja
HRN EN 124-2	Poklopci za slivnike i kontrolna okna za prometne i pješačke površine -- 2. dio: Poklopci za slivnike i kontrolna okna izrađeni od lijevanog željeza
HRN EN 124-3	Poklopci za slivnike i kontrolna okna za prometne i pješačke površine -- 3. dio: Poklopci za slivnike i kontrolna okna izrađeni od čelika ili aluminijske legure
HRN EN 13101	Stepenice za pristup čovjeka u podzemne komore -- Zahtjevi, označivanje, ispitivanje i procjena sukladnosti

Projektant:
Ante Ljubičić, mag.ing.aedif.

Izradio:	INSTITUT IGH d.d. Zavod za projektiranje 10 000 Zagreb, Janka Rakuše 1
Projekt / Građevina:	IZGRADNJA DESNOG NASIPA KORANE, DESNOG NASIPA KUPE I PROKOPA KORANA-KUPA S NASIPIMA I RJEŠENJEM ODVODNJE NA PODRUČJU GORNJEG MEKUŠJA TE IZGRADNJA CESTOVNOG MOSTA PREKO PROKOPA: 4. faza izgradnje – nastavak iskopa glinenog materijala u cijelom gabaritu prokopa za izgradnju nasipa sustava obrane od poplava karlovačkog područja, prokop Korana – Kupa, nasipi uz lijevu i desnu obalu prokopa, desnu obalu Kupe, lijevu obalu Korane i uz ispusnu ustavu (N1 – N5), upusna i ispusna ustava, građevine za odvodnju zaobalnih voda, uklanjanje dijela nasipa u sklopu zahvata dionice državne ceste D1 (splitski pravac, brza cesta kroz Karlovac, II. etapa I. faze) i 5. faza izgradnje - most preko prokopa na nerazvrstanoj cesti NC 340720 Gornje Mekušje – Kamensko)
Lokacija građevine:	Grad Karlovac, K.O. Gornje Mekušje, K.O. Kamensko i K.O. Karlovac II
Razina razrade:	Glavni projekt
Strukovna odrednica:	Građevinski projekt
Mapa:	26
Zajednička oznaka projekta:	GP-5986/23
Oznaka mape:	72160-GP-032-2023

V. PRIKAZ MJERA ZAŠTITE NA RADU I ZAŠTITE OD POŽARA

Mjesto i datum: **Zagreb, svibnja 2023.**

V.1 PRIKAZ MJERA ZAŠTITE NA RADU

V.1.1 UREĐENJE GRADILIŠTA

Prema Zakonu o zaštiti na radu (NN 71/14, 118/14, 154/14, 94/18, 96/18), Pravilniku o zaštiti na radu u građevinarstvu i pravilniku o zaštiti na radu na privremenim ili pokretnim gradilištima (NN RH 51/08) u projektu su predviđena tehnička rješenja zaštite pri izvedbi objekta i izbjegavanja opasnosti koje bi mogle nastupiti za vrijeme izvedbe objekta.

Gradilište mora biti uređeno tako da je omogućeno nesmetano i sigurno izvođenje svih radova prema Pravilniku o zaštiti na radu u građevinarstvu. Gradilište treba biti osigurano od pristupa osoba koje nisu zaposlene na gradilištu. Od strane Koordinatora zaštite na radu I potrebno je izraditi plan izvođenja radova. Prije početka izvođenja radova investitor imenuje Koordinatora zaštite na radu II koji će pregledati plan izvođenja radova i po potrebi ga revidirati. O uređenju gradilišta i radu na gradilištu izvođač radova sastavlja poseban elaborat koji u pogledu zaštite na radu obuhvaća slijedeće mjere:

1. osiguranje granica gradilišta prema okolici
2. uređenje i održavanje prometnica (prolazi, putevi, željeznice i sl.)
3. određivanje mjesta, prostora i načina razmještaja i uskladištenja građevnog materijala.
4. izgradnju i uređenje prostora za čuvanje opasnog materijala.
5. način transportiranja, utovara, istovara i deponiranja raznih vrsta građ. materijala i teških predmeta.
6. način obilježavanja odnosno osig. opasnih mjesta i ugroženih prostora na gradilištu (opasne zone)
7. način rada na mj. gdje se pojavljuju štetni plinovi, prašina, para odnosno gdje može nastati vatra i dr.
8. uređenje elektro instalacija za pogon i osvjetljavanje na pojedinim mjestima na gradilištu
9. određivanje vrste i smještaja građevinskih strojeva i postrojenja i odgovarajuća osiguranja s obzirom na lokaciju gradilišta
10. određivanje vrste i načina izvođenja građevinskih skele
11. način zaštite od pada s visine ili u dubinu
12. određivanje radnih mjesta na kojima postoji povećana opasnost po život i zdravlje radnika, kao i vrste i količine potrebnih zaštitnih sredstava odnosno zaštitne opreme
13. mjere i sredstva protupožarne zaštite na gradilištu
14. izgradnju, uređenje i održavanje sanitarnih čvorova na gradilištu
15. organiziranje prve pomoći na gradilištu
16. po potrebi, organiziranje smještaja, prehrane, prijevoza radnika na gradilište i sa gradilišta
17. druge neophodne mjere za zaštitu osoba na radu

U skladu s čl. 3 Pravilnika o zaštiti na radu u građevinarstvu, gradilište mora biti tako uređeno i opremljeno, da je omogućeno nesmetano i sigurno izvođenje svih radova. Način uređenja gradilišta, te potrebne mjere zaštite pri radu koje određuje Plan uređenja gradilišta. Prema čl. 4. Pravilnika o zaštiti na radu u građevinarstvu, s izvođenjem radova na gradilištu smije se započeti tek kada je gradilište uređeno prema odredbama istog pravilnika, odnosno Plana izvođenja radova. U Planu trebaju biti postavljeni zahtjevi za način organiziranja gradilišta i provođenja mjera zaštite na radu, odnosno kriteriji kojeg se gradilište mora pridržavati.

V.1.2 ZEMLJANI RADOVI

Pri izvođenju zemljanih radova na dubini većoj od 100 cm moraju se poduzeti zaštitne mjere protiv rušenja zemljanih naslaga sa bočnih strana i protiv obrušavanja iskopanog materijala. Ručni iskop zemlje mora se izvoditi odozgora na niže. Potkopavanje je zabranjeno. Kopanje zemlje na dubini većoj od 100 cm mora se izvoditi pod kontrolom stručne osobe.

Pri strojnom kopanju zemlje, rukovalac strojem ili poslovođa radova trebaju obratiti pozornost na sigurnost radnika koji rade ispred ili oko stroja za iskop zemlje. Tesarski radovi na podgrađivanju i razupiranju iskopa trebaju se izvoditi stručno, na osnovu odgovarajućih normativa ili statičkih proračuna i nacрта.

Ako se iskop zemlje obavlja na mjestu gdje postoje instalacije plina, vode, elektroinstalacije ili drugo, radovi na iskopu trebaju se obavljati po uputama i pod nadzorom stručne osobe određene između poduzeća kojima pripadaju odnosno koje održavaju te instalacije i izvođača radova.

Ako se u toku iskopavanja naiđe na instalacije, radovi se moraju obustaviti dok se ne osigura nadzor iz stavka 1. ovog članka. Prije obavljanja radova na iskopu zemlje ili čišćenja zemljom zatrpanih jama, bunara, kanala i drugog, treba se prethodno provjeriti da li eventualno ima ugljičnog monoksida odnosno drugih štetnih, zapaljivih ili eksplozivnih plinova.

Za silaženje radnika u iskop i izlaženje iz iskopa trebaju se osigurati čvrste ljestve tolike dužine da prelaze iznad ruba iskopa najmanje 75 cm. Umjesto ljestava može se predvidjeti i izrada stepenica ili rampi ako se time osigurava kretanje radnika za vrijeme oborina. Ako se iskop zemlje obavlja miniranjem radovi se trebaju izvoditi po postojećim propisima o miniranju.

Prije početka radova na iskopu zemlje, a uvijek poslije vremenskih nepogoda, mrazeva ili otapanja snijega i leda, rukovodilac iskopavanja mora pregledati stanje radova i, po potrebi, poduzeti odgovarajuće zaštitne mjere protiv opasnosti od obrušavanja bočnih strana iskopa.

V.1.3 KOPANJE ROVOVA I KANALA

Iskop zemlje u dubini do 100 cm (za temelje, kanale i sl.) može se obavljati i bez razupiranja, ako čvrstoća zemlje to dopušta. Iskop zemlje u dubini većoj od 100 smije se obavljati samo uz postepeno osiguravanje bočnih strana iskopa. Rovovi i kanali trebaju se izvoditi u tolikoj širini koja omogućuje nesmetan rad na razupiranju bočnih strana, kao i rad radnika u njima.

Najmanja širina rovova odnosno kanala dubine do 100 cm određuje se slobodno. Pri dubini preko 100 cm, širina rova odnosno kanala mora biti tolika da čista širina rova odnosno kanala nakon obavljenog razupiranja bude najmanje 60 cm. Drvo i drugi materijal koji se pri iskopu upotrebljava za razupiranje bočnih strana rovova i kanala trebaju po svojoj čvrstoći i dimenzijama odgovarati svrsi kojoj su namijenjeni, shodno postojećim tehničkim propisima i standardima.

Razupiranje rovova i kanala mora odgovarati geomehaničkim osobinama, rastresitosti i pritisku tla u kome se obavlja iskop, kao i odgovarajućem statičkom proračunu.

Iskopani materijal iz rovova i kanala treba se odlagati na toliku udaljenost od ruba iskopa da ne postoji mogućnost obrušavanja tog materijala u iskop.

Razmak između pojedinih elemenata oplata strana iskopa mora se odrediti tako da se spriječi osipanje zemlje, a u skladu s osobinama tla. Oplata za podupiranje bočnih strana iskopa (rov, kanal, jama) treba se odrediti tako da se spriječi osipanje zemlje, a u skladu s osobinama tla.

Pri izbacivanju zemlje iz iskopa, sa dubine preko 200 cm trebaju se upotrebljavati međupodovi položeni na posebne podupirače. Međupodovi se ne smiju opterećivati količinom iskopanog materijala većom od određene, s kojom mora radnik biti upoznat prije početka rada i trebaju imati ivičnu zaštitu minimalne visine 20 cm.

Skidanje oplata i zasipanje iskopa mora se obavljati po uputi i pod nadzorom stručne osobe. Ako bi skidanje oplata moglo ugroziti sigurnost radnika oplata se ostavlja u iskopu. Sredstva za spajanje i učvršćivanje dijelova podupirača, kao što su klinovi, okovi, vijci, čavli, žice i sl., trebaju odgovarati važećim propisima.

Ako se iskop zemlje za novi objekt obavlja do dubine veće od dubine temelja postojećeg objekta, takav rad se mora obavljati po posebnom projektu, uz osiguranje mjera zaštite na radu i mjera za osiguranje susjednog objekta.

Pri strojnom iskopu mora se obratiti pozornost na stabilnost stroja.

Prilikom strojnog iskopa iskopanu zemlju je potrebno odlagati na udaljenost koja ne ugrožava stabilnost strana iskopa, ako po završnom iskopu treba obaviti i druge radove u iskopu. Rubovi iskopa smiju se opterećivati strojevima ili drugim teškim uređajima samo ako su poduzete mjere protiv obrušavanja uslijed takovih opterećenja.

Ako se u rovove i kanale nerazuprtih strana iskopa polažu cijevi, vodovi i sl., na mjestima na kojima je neophodan pristup radnika na dno iskopa zbog obavljanja potrebnih radova na tim cijevima, vodovima i sl., bočne strane rova odnosno kanala trebaju se, u potrebnoj širini, osigurati od obrušavanja.

V.1.4 ŠIROKI ISKOP

Nagib bočnih strana širokog iskopa određuje se prema vrsti tla. Iskopi za usjeke i zasjeke pri gradnji puteva i sl. smiju se izvoditi samo na osnovu odgovarajućeg projekta. Putevi i rampe za odvoženje materijala moraju odgovarati čvrstoći terena i prijevoznim sredstvima. Njihov nagib ne smije biti veći od 40%. Utovarivanje materijala pomoću utovarivača ili drugog sredstva mehanizacije na teretno vozilo ne smije se obavljati preko kabine vozila, ako ta kabina nije zaštićena od mehaničkog oštećenja.

Podupiranje bočnih strana širokih i dubokih iskopa, kao i izvođenje slijepih zidova (zagata), mora se obaviti po planovima i prethodnim proračunima, vodeći računa o mogućnosti prodora vode i povećanih pritisaka u zidovima iskopa ili zagata. Ako se iskop obavlja u blizini građevinskih i drugih objekata, koji mogu utjecati na izvođenje radova, ovi radovi trebaju se obavljati uz odgovarajuća osiguranja.

V.1.5 RADOVI NA BETONIRANJU

Betonski radovi većeg opsega na visinama i u dubinama mogu se izvoditi samo sa stručno osposobljenim i zdravstveno sposobnim radnicima, upoznatim sa opasnostima pri tim radovima i pod nadzorom stručne osobe na gradilištu.

Prije početka betoniranja svi oštri vrhovi ili rubovi sredstava za spajanje pojedinih dijelova skele (čavli, spone, žice i drugo), koji vire iz oplata i drugih dijelova drvene konstrukcije skele za betoniranje, trebaju se podviti ili pokriti.

S radovima na betoniranju smije se otpočeti tek po provjeravanju od strane stručne osobe na gradilištu - da li je nosiva skela propisno izvedena i jesu li izvršeni svi potrebni prethodni radovi. Nasilno skidanje (čupanje) oplata pomoću dizalice ili drugih uređaja, nije dopušteno. Pri klizanju i skidanju oplata pomoću posebnih uređaja za dizanje zabranjeno je stajanje na napravi za prihvaćanje oplata.

V.1.6 PRIPREMANJE I IZRADA ARMATURE

Metalne šipke za izradu armature, kao i gotova armatura, trebaju biti pregledane i prema dimenzijama složene na gradilištu tako da rad s njima ne prouzrokuje opasnost za radnike.

Ispravljanje, sječenje, savijanje i ostali radovi na obradi armature mora se obavljati na naročito za to određenom mjestu na gradilištu, s odgovarajućim uređajima, napravama i alatom i uz poduzimanje odgovarajućih zaštitnih mjera previđenih postojećim propisima o zaštiti na radu pri preradi i obradi metala.

V.1.7 TEHNIČKA RJEŠENJA U SMISLU PRAVILNIKA O ZAŠTITI NA RADU

Prema Zakonu o zaštiti na radu predviđena su određena tehnička rješenja i zaštita osoblja, kako bi se u cijelosti primijenila osnovna pravila zaštite na radu, te izbjegle sve one opasnosti koje bi u ovom konkretnom slučaju mogle nastati i to:

- opasnost od urušavanja
- opasnost od trovanja i infekcije
- opasnost od eksplozije
- opasnost kod objekata kanalizacije u upotrebi

OPASNOST OD URUŠAVANJA

Opasnost od urušavanja objekta, kada bude predat u uporabu ne bi mogla postojati, jer je u projektnoj dokumentaciji predviđeno sve u skladu s propisima, po kojima ne može doći do urušavanja. Predviđena je odgovarajuća zbijena posteljica, stručno izvedeni iskop i zatrpavanje, te atestirane cijevi. Tijekom izrade kanalski rov se mora razupirati.

Tijekom gradnje obavezno se mora osigurati kontinuirani nadzor od strane investitora i izvođača uz primjenu svih propisa u građevinarstvu koji se odnose na ovu vrstu objekata. Izvođač se mora pridržavati svih važećih propisa koji moraju biti usklađeni sa Zakonom o zaštiti na radu.

Zakonska regulativa koje se izvođač radova mora pridržavati tokom izvođenja radova:

- Zakon o zaštiti na radu (NN RH 71/14, 118/14, 154/14, 94/18 i 96/18)
- Zakon o zaštiti od buke (NN RH 30/09, 55/13, 153/13, 41/16, 114/18 i 14/21)
- Zakon o gradnji (NN RH 153/13, 20/17, 39/19 i 125/19)
- Zakon o prostornom uređenju (NN RH 153/13, 65/17, 114/18, 39/19, 98/19 i 67/23)
- Zakon o poslovima i djelatnostima prostornog uređenja i gradnje (NN RH 78/15, 118/18 i 110/19)
- Zakon o obveznim odnosima (NN RH 35/05, 41/08., 125/11., 78/15., 29/18, 126/21 i 114/22)
- Zakon o vodama (NN RH 66/2019, 84/2021 i 47/2023)
- Zakon o zaštiti od požara (NN RH 92/10 i 114/22)
- Zakon o vatrogastvu (NN RH 125/19 i 114/22),
- Zakon o tehničkim zahtjevima za proizvode i ocjenjivanju sukladnosti (NN RH 126/21)
- Zakon o općoj sigurnosti proizvoda (NN RH 30/09, 139/10, 14/14 i 32/19)
- Zakon o građevnim proizvodima (NN RH 76/13., 30/14., 130/17., 39/19 i 118/20)
- Zakon o zaštiti prirode (NN RH 80/13, 15/18, 14/19 i 127/19)
- Zakon o zaštiti okoliša (NN RH 80/13, 78/15, 12/18 i 118/18)
- Zakon o zaštiti zraka (NN RH 127/19 i 57/22)
- Zakon o zaštiti od buke (NN RH 30/09, 55/13, 153/13, 41/16, 114/18 i 14/21)
- Zakon o normizaciji (NN RH 80/13)
- Zakon o mjeriteljstvu (NN RH 74/14, 111/18, 114/22)

- Pravilnik o zaštiti na radu na privremenim gradilištima (NN RH 48/18)
- Pravilnik o zaštiti na radu za mjesta rada (NN RH 105/20)
- Pravilnik o sigurnosnim znakovima [obuhvaća NN 91/15, 102/15, 61/16]
- Pravilnik o uporabi osobne zaštitne opreme (NN RH 005/2021)
- Pravilnik o najvišim dopuštenim razinama buke s obzirom na vrstu izvora buke, vrijeme i mjesto nastanka (NN RH 143/21)
- Pravilnik o mjerama zaštite od buke izvora na otvorenom prostoru (NN RH 156/08)

Ovim zakonima i pravilnicima izvođač mora biti upoznat prije davanja ponude za izvođenje objekta, tj. on predstavlja sastavni dio ponude i ugovora.

Za ispravnu izvedbu objekata potrebno je tijekom rada obavezno kontrolirati ispravnost ugrađenog materijala, sve po važećim propisima.

Izvedeni kolektor po dionicama treba ispitati:

- vodonepropusnost kolektora
- pad nivelete kolektora
- ispravnost izvedbe međusobno različitih profila
- raspored revizionih okana radi kontrole kolektora u radu.

V.1.8 TEHNIČKE MJERE ZAŠTITE ZA VRIJEME UPORABE GRAĐEVINE

OPASNOST OD TROVANJA I INFEKCIJE

Predmetnom građevinom transportiraju se oborinske vode..

- Svi radnici koji rade na održavanju građevina oborinske odvodnje, prije pristupa ovim poslovima moraju proći kroz tečajeve za osposobljavanje obavljanja takovog posla i znati primijeniti svu predviđenu zaštitu i opremu.
- Radnici, koji obavljaju gore navedene radove održavanja cjevovoda oborinske odvodnje koji je u radu, moraju biti opremljeni zaštitnom opremom, a nakon izlaženja moraju proći proces pranja i dezinfekcije odjeće, kako propisuje Zakon o zaštiti na radu.

OBJEKT ODVODNJE U UPOTREBI

Pri normalnom pogonu građevina oborinske odvodnje, te rada na redovitoj kontroli i održavanju treba se pridržavati sljedećih pravila zaštite na radu :

Svi poklopci na silazima u reviziona okna trebaju biti zatvoreni u normalnom pogonu građevine. Poklopci trebaju tijesno nalijegati na plohu okvira te ih ugraditi tako da im gornja površina bude u ravnini sa niveletom ceste.

Otvaranje poklopaca i silazak u reviziona okna i oborinske cjevovode dozvoljeno je samo ovlaštenim osobama u poduzeću kojoj je povjereno održavanje predmetne građevine, ili osobama koje za to ovlasti navedeno poduzeće. Prije otvaranja poklopaca treba se odgovarajućom signalizacijom i zaštitnim ogradama spriječiti dolazak vozila i pješaka. Građevina se mora najmanje 15 minuta, a po potrebi i dulje, odzračiti ventilatorima i to na nizvodnom oknu treba postaviti tlačni a na uzvodnom oknu usisni. Nakon odzračivanja atmosfera građevine oborinske odvodnje mora se ispitati eksplozimetrom i detektorom otrovnih i štetnih plinova, te se tek nakon odobrenja odgovorne osobe smije se ući u reviziono okno i sami cjevovod. Sve osobe koje ulaze u reviziona okna i cjevovode trebaju imati zaštitnu odjeću i opremu.

Prije ulaska u građevinu oborinske odvodnje trebaju se dogovoriti signali javljanja za razne slučajeve, ukoliko takvi znaci nisu već ustanovljeni Pravilnikom zaštite na radu poduzeća.

Sve osobe koje ulaze u građevine oborinske odvodnje moraju imati propisanu zaštitnu odjeću i obuću, te biti vezani užetom kako bi se u slučaju nesreće mogli izvući.

ZAŠTITA NA RADU U POJASU PODZEMNIH ELEKTROENERGETSKIH VODOVA

Trasa projektiranog cjevovoda je položena tako da minimalna horizontalna udaljenost od elektroenergetskih kabela pri paralelnom vođenju iznosi 1,0m. Na mjestima križanja propisana vertikalna udaljenost je 0,5 m.

Ukoliko se zbog objektivnih razloga na terenu nisu mogle ostvariti minimalne sigurnosne udaljenosti, izvršena je mehanička zaštita jedne od instalacija ugradnjom zaštitne cijevi ili izmicanje cjevovoda. Prije početka radova na izvođenju vodoopskrbnog cjevovoda obvezno naručiti iskolčenje podzemnih elektroenergetskih instalacija na području zahvata. Svi iskopi u blizini elektroenergetskih kabela izvode se isključivo ručno uz povećan oprez.

V.1.9 ZEMLJANI RADOVI

(građevinske jame, rovovi, pokosi, širine radnog prostora, razupiranje, zaštita)

GRAĐEVINSKE PODLOGE

Za ocjenu stabilnosti i sigurnosti pokosa ili izgrađene zaštite građevinske jame i rovova, potrebne su općenito sljedeće podloge i podaci:

- dimenzije građevne jame ili jarka (rovova),
- odnosi u građevnom tlu, slojevi u tlu, rezultati geomehaničkih istraživanja,
- odnosi sa podzemnom vodom,
- krutosti u temeljenju, oblikovanje temelja i razmaci do graničnih (susjednih) objekata,
- opterećenja ili vibracije unutar i izvan građevne jame,
- Cjevovodi, kanali i sl. u području građevne jame ili jarka,
- vrsta zaštite građevne jame, prema potrebi sa konstrukcijskim nacrtom,
- dokazi sigurnosti i stabilnosti građevna jame (ukoliko se isti ne može izostaviti uz primjenu uputstva prema ovoj normi).

IZVEDBA GRAĐEVNE JAME I ROVOVA

Općenito

- Kod zemljanih ili stjenovitih iskopa, trebaju se stjenke tako nakositi (ili zaštititi) da zaposleni radnici ne mogu biti ugroženi sa odronom zemlje (stijene). Pri tome se moraju uzeti u obzir svi mogući utjecaji, koji bi mogli utjecati na stabilnost pokosa građevne jame (jarka).
- Zemljane ili stjenovite stjenke iskopa ne smiju se kod iskopa nadvisiti sa materijalom od iskopa, kako se isti ne bi mogao odsklizati u građevnu jamu.
- Na rubovima građevne jame ili jarka koji moraju biti slobodni za prolaz, treba se ostaviti minimalna širina od min. 0,60 , a prolaz osigurati sa horizontalnom zaštitom od materijala iskopa i ostalih nezgodnih predmeta. Kod rovova dubine do 0,80 m, može se na jednoj strani rova izostaviti zaštitni pojas.
- U građevinske jame ili jarke dubine veće od 1,25 m smije se ulaziti ili izlaziti, samo uz pomoć prikladnih naprava (stepenice ili ljestve). Jarci širine veće od 0,80 m moraju se premostiti na određenim mjestima (dovoljan broj) sa prijelazima (pokretnim mostovima).

Nezaštićene građevinske jame, jarci

- Nezaštićene građevinske jame i jarci do najviše 1,25 dubine, smiju se izvoditi bez posebne zaštite sa vertikalnim stjenkama, kada susjedna gornja površina terena:
 - kod ne vezujućih tla ne jačim od 1:10 nagibom
 - kod vezujućih tla ne jačim od 1:2 nagibom

Kod stjenovitog tla i minimalno krutim vezujućim tlom smije se iskopati do dubine od 1,75 m, ukoliko više od 1,25 m iznad dna rova, stjenka vertikalnog zida se zakosi sa kutom $\beta \leq 45$ a gornja površina terena nije strmija od 1:10. Kod čvrste cestovne površine je također dopušteno i osiguravanje sa min. 20 cm širokim razuporama .

- Nezaštićene (neograđene) građevinske jame i jarci sa dubinom većom od 1,25 m odnosno 1,75 m moraju se izvoditi sa stjenkama u pokosu. Nagib stjenke ravna se prema mehaničkim svojstvima materijala i uzimajući u obzir vrijeme za koje se rov drži otvorenim i prema mogućim vanjskim utjecajima, koji utječu na pokos. Bez statičke računске provjere, ne smiju se prekoračiti nagib pokosa:
 - kod nevezanih ili slabo vezanih tla $\beta \leq 45^\circ$,
 - kod krutih ili polu čvrstih tla $\beta \leq 60^\circ$,
 - kod stijene $\beta \leq 80^\circ$.

Za ocjenu konzistentnosti vezujućih tla, dovoljni su i ručni pokusi.

- Manje visine zidova, odnosno manji nagibi pokosa mogu se predvidjeti, kada posebni utjecaji mogu ugroziti sigurnost tj. stabilnost, takvi utjecaji mogu biti:
 - - smetnje na temeljnom tlu,
 - zasjeci za dno građevne jame u temeljnom tlu ili posebnim slojevima,
 - zatrpavanja koja nisu ili su vrlo malo nabijena, razne ispune ne nabijene,
 - sniženje nivoa podzemne vode i kroz slojeve tla,
 - dotok podzemne vode i kroz slojeve tla,
 - ne odvodnjeni tekući pijesci u temeljnom tlu,
 - jake vibracije iz prometa, radovi nabijanja ili rad sa eksplozivom.
- Ukoliko je za pretpostaviti da bi sigurnost ili stabilnost građevinske jame bila ugrožena (nezaštićene i neograđene stjenke-pokosi) i to kroz utjecaje vode, suše, mraza-smrzavanja ili sličnih pojavnosti, onda je potrebno slobodne površine ili štiti od mogućih negativnih utjecaja, ili smanjiti visine stjenke, odnosno nagibe pokosa.
- Stabilnost nezaštićenih, tj. neograđenih pokosa, treba se dokazati kada:
 - kod vertikalne stjenke nisu ispunjeni uvjeti navedeni prema ranijim točkama
 - pokos je viši od 5 m.

V.2 PRIKAZ MJERA ZAŠTITE OD POŽARA

Na temelju Zakona o zaštiti od požara (NN RH br. 92/10 i 114/22), Pravilnika o sadržaju općeg akta iz područja zaštite od požara (NN RH br.116/2011), Pravilnika o razvrstav. građ., građ. dijelova i prost. u kateg. ugroženosti od požara (NN RH br. 62/94 i 32/97), Pravilnika o razvrstavanju građevina u skupine po zahtjevanosti mjera zaštite od požara (NN RH br. 56/12 i 61/12) te Pravilnika o otpornosti na požar i drugim zahtjevima koje građevine moraju zadovoljiti u slučaju požara (NN RH br. 029/2013) daje se prikaz mjera i rješenja za primjenu pravila protupožarne zaštite.

V.2.1 MJERE PROTUPOŽARNE ZAŠTITE ZA VRIJEME IZVEDBE GRAĐEVINE

Za vrijeme izvođenja građevine potrebno je provesti sve potrebne mjere sa lako zapaljivim materijalima koji mogu izazvati požar. Takve materijale potrebno je držati udaljene od toplinskih izvora. Pod lako zapaljivim materijalima se u ovom slučaju podrazumijevaju daske, grede, letve itd.

Električne instalacije, uređaji i oprema moraju svojom izradom i izvođenjem odgovarati važećim tehničkim propisima. Na svim mjestima na gradilištu gdje postoji opasnost od požara potrebno je provesti zaštitne mjere prema Zakonu o zaštiti od požara. Zapaljive tekućine je potrebno čuvati u posebnim skladištima osiguranim od požara sukladno pozitivnim propisima, a potrebno ih je i vidljivo označiti. Zabranjeno je prilaženje otvorenim plamenom upaljivim materijalima i opremi.

Prilikom organizacije gradilišta potrebno je predvidjeti aparate za gašenje požara. Obzirom da je prema HRN U.J1.240 gradilište u kategoriji niskog požarnog opterećenja i da ne postoji hidrantska mreža potrebno je osigurati minimalno 4 aparata za početno gašenje požara prahom S-9 koje treba razmjestiti po gradilištu i postaviti u blizini mjesta za koja se procijeni da postoji opravdana sumnja od izbijanja požara (tamo gdje se obrađuje drveni materijal, gdje se radi s otvorenim plamenom i sl.). Vatrogasni aparati trebaju biti ispitani i ispravni, zaštićen od direktnog utjecaja vremenskih nepogoda. Put do aparata mora biti slobodan, a aparat mora biti postavljen na visinu 1,5m.

Za vrijeme izvođenja radova, potrebno je zabraniti pristup nepoznatim osobama na gradilište, a sve djelatnike koji sudjeluju u gradnji nužno je upoznati sa navedenim mjerama protupožarne zaštite.

Za provedbu ovih mjera nadležna je i odgovorna uprava gradilišta.

Kontrolu provedbe ovih mjera provodi rukovoditelj gradilišta, nadzorni inženjer i ovlašteni zaposlenik općine ili republike.

V.2.2 MJERE PROTUPOŽARNE ZAŠTITE ZA VRIJEME UPORABE GRAĐEVINE

Predviđene cijevi su položene u zemljane rovove i zatrpane, a služe za protjecanje vode. U tom smislu ne postoji opasnost od požara.

Za vrijeme korištenja i održavanja objekta potrebno je provesti sve mjere zaštite kako slijedi:

- zabraniti pristup zapaljivim materijalom ili prilaženje vatrom
- kada se radovi izvode lako zapaljivim materijalom potrebno je mjesto rada osigurati od nastajanja i širenja požara
- na svim mjestima gdje postoji opasnost od širenja požara postaviti upozoravajuće table
- osobe koje održavaju objekt moraju biti upoznate sa zaštitnim mjerama prema Zakonu o zaštiti od požara
- kontrolu ovih mjera provodi ovlašteni inženjer općine ili republike
- Nakon završetka izgradnje predmetne građevine potrebno je urediti gradilište i ukloniti sve ostatke građe i zapaljivih materijala, te dovesti okoliš u prvobitno stanje.

Projektant:

Ante Ljubičić, mag.ing.aedif.

Izradio:	INSTITUT IGH d.d. Zavod za projektiranje 10 000 Zagreb, Janka Rakuše 1
Projekt / Građevina:	IZGRADNJA DESNOG NASIPA KORANE, DESNOG NASIPA KUPE I PROKOPA KORANA-KUPA S NASIPIMA I RJEŠENJEM ODVODNJE NA PODRUČJU GORNJEG MEKUŠJA TE IZGRADNJA CESTOVNOG MOSTA PREKO PROKOPA: 4. faza izgradnje – nastavak iskopa glinenog materijala u cijelom gabaritu prokopa za izgradnju nasipa sustava obrane od poplava karlovačkog područja, prokop Korana – Kupa, nasipi uz lijevu i desnu obalu prokopa, desnu obalu Kupe, lijevu obalu Korane i uz ispusnu ustavu (N1 – N5), upusna i ispusna ustava, građevine za odvodnju zaobalnih voda, uklanjanje dijela nasipa u sklopu zahvata dionice državne ceste D1 (splitski pravac, brza cesta kroz Karlovac, II. etapa I. faze) i 5. faza izgradnje - most preko prokopa na nerazvrstanoj cesti NC 340720 Gornje Mekušje – Kamensko)
Lokacija građevine:	Grad Karlovac, K.O. Gornje Mekušje, K.O. Kamensko i K.O. Karlovac II
Razina razrade:	Glavni projekt
Strukovna odrednica:	Građevinski projekt
Mapa:	26
Zajednička oznaka projekta:	GP-5986/23
Oznaka mape:	72160-GP-032-2023

VI. SANACIJA OKOLIŠA

Mjesto i datum: **Zagreb, svibnja 2023.**

VI.1 SANACIJA OKOLIŠA

VI.1.1 OPĆENITO

Zaštita zraka, sanitarno-tehnički uvjeti i zaštita od buke:

Građevina je projektirana tako da udovoljava zdravstvenim uvjetima, da ne ugrožava građane, okoliš, opasnim zračenjem, zagađivanjem voda i tla, udara struje, groma, eksplozije, vibracija i bacanja otpada, odnosno udovoljava pozitivnim propisima o zaštiti čovjekove okoline, te razina buke u građevini i njenom okolišu ne prelazi dopuštene vrijednosti određene posebnim Zakonima i propisima.

Mjere zaštite okoliša:

- Radi izbjegavanja rizika ili opasnosti po okoliš, pri planiranju ili izvođenju zahvata treba primijeniti sve mjere zaštite okoliša.
- Zahvat u okoliš treba biti planiran i izveden tako da što manje onečišćuje okoliš, a da se pri tome vodi računa o racionalnom korištenju prirodnih izvora i energije.
- Pri izvođenju zahvata treba nastojati koristiti isprobana dobra iskustva i upotrebljavati raspoložive proizvode, opremu, uređaje i primjenjivati proizvodne postupke, najpovoljnije po okoliš.
- Kad prijete opasnost od stvarne i nepopravljive štete okolišu, ne smije se odlagati poduzimanje nužnih zaštitnih mjera, pa ni u slučaju kad ta opasnost nije u cijelosti znanstveno istražena.
- Ne smije se umanjivati vrijednost prirodnih izvora, vode, mora, zraka, tla i šuma.
- Prirodne izvore treba nastojati očuvati na razini kakvoće koja nije štetna za čovjeka, biljni i životinjski svijet.
- Tlo treba koristiti razumno i očuvati njegovu produktivnost, a nepovoljne učinke na tlo izbjegavati u najvećoj mogućoj mjeri.

Ovaj projekt usklađen je sa Odredbama posebnih zakona i drugih propisa

Zakoni

- Zakon o zaštiti okoliša (NN RH 80/13, 78/15, 12/18 i 118/18)
- Zakon o zaštiti prirode (NN RH 80/13, 15/18, 14/19 i 127/19)
- Zakon o vodama (NN RH 66/2019, 84/2021 i 47/2023)
- Zakon o poljoprivrednom zemljištu (NN RH 20/18, 115/18, 98/19 i 57/22)
- Zakon o šumama (NN RH 68/18, 115/18, 98/19, 32/20 i 145/20)
- Zakon o zaštiti zraka (NN RH 127/19 i 57/22)
- Zakon o održivom gospodarenju otpadom (NN RH 94/13, 73/17, 14/19 i 98/19)
- Zakon o zaštiti od buke (NN RH 30/09, 55/13, 153/13, 41/16, 114/18 i 14/21)
- Zakon o zaštiti od požara (NN RH 92/10 i 114/22)
- Zakon o zaštiti od svjetlosnog onečišćenja (NN RH 14/19)
- Zakon o komunalnom gospodarstvu (NN RH 68/18, 110/18)
- Zakon o zaštiti pučanstva od zaraznih bolesti (NN RH 79/07, 113/08, 43/09, 130/17, 114/18, 47/20, 134/20 i 143/21)

Pravilnici

- Pravilnik o najvišim dopuštenim razinama buke s obzirom na vrstu izvora buke, vrijeme i mjesto nastanka (NN 143/2021)
- Pravilnik o mjerama zaštite od buke izvora na otvorenom prostoru (NN RH 156/08)
- Pravilnik o ocjeni prihvatljivosti za ekološku mrežu (NN 146/2014)
- Pravilnik o jednostavnim i drugim građevinama i radovima (NN RH 112/17, 34/18, 36/19, 98/19, 31/20, 74/22 i 155/23)

VI.1.2 MJERE ZAŠTITE OKOLIŠA TIJEKOM IZGRADNJE

Da bi se zaštitio okoliš od stalnih utjecaja, kao i slučajnih nezgoda kod izgradnje odvodnje potrebno je primijeniti sve raspoložive mjere zaštite kako bi se neugodne posljedice smanjile na prihvatljivu razinu rizika. Izvođenje objekata odvodnje treba se uskladiti sa zakonskom regulativom, a prije svega Zakonom o gradnji (NN RH 153/13, 20/17, 39/19, 125/19) i Zakonom o prostornom uređenju (NN RH 153/13, 65/17, 98/19) kao i drugim za ove objekte relevantnim zakonima.

Dionice koje se križaju s vodoopskrbnim sustavom izvode se s posebnom zaštitom kako bi se onemogućio kontakt otpadnih voda s vodoopskrbnim sustavom. Jedna od mjera je i ta da se sva kanalizacija nalazi ispod vodovodnih cjevovoda ili na dovoljnoj udaljenosti od njih.

Rješenje odvodnje usklađeno je s razvojem ostale infrastrukture tako da su izbjegnute sve neugodnosti kod budućeg razvoja (promet, električna, telefon, itd.). Cjevovodi su najvećim dijelom položeni u prometne površine čime je omogućeno njihovo nesmetano održavanje i popravak. Za vrijeme izgradnje dužnost je izvođača pripremiti posebni plan mjera i aktivnosti vezanih za normalnu opskrbu stanovništva svim servisima.

Nakon završenih radova na gradilištu potrebno je urediti okoliš. Uređenje okoliša započinje nakon što se cjevovodi polože u rov i zatrpaju. Izvođač treba početi čistiti radni pojas uz trasu i sva susjedna područja koja je za vrijeme izvođenja radova upotrebljavao bez dodatnih troškova za investitora.

Izvođač treba za uređenje organizirati posebnu radnu grupu i to u trenutku kada su započeli radovi na zatrpavanju cjevovoda. Dionicu i vrijeme uređenja, izvođaču određuje nadzorni inženjer investitora. Sa svih površina potrebno je ukloniti sve podloške i ostali otpad koji se pojavio prilikom izvođenja radova. Također je potrebno ukloniti sve privremene objekte (drvene barake, kontejnere, demontažne ograde sa privremenih odlagališta), alat i strojeve koji su korišteni za vrijeme izvođenja radova.

Okolo svih površina treba izvršiti poravnanje i zatrpavanje terena, odnosno dovesti ga u prijašnje stanje, te odvesti višak materijala od iskopa na deponiju. Zelene površine korištene tijekom radova vratiti u prvobitno stanje. Izvođač će sve prekopne, nasipe i vodotoke dovesti u prvobitno stanje, tako da se u potpunosti uspostavi njihova prvobitna funkcija.

Nadzorni inženjer može po svom nahođenju zatražiti izgradnju prokopa ili propusta preko rova cjevovoda da bi se vodotoci usmjerili u prirodne drenaže i podalje od cjevovoda.

U nijednom slučaju ne smiju se površinske drenaže skrenuti u druge kanale nego što su bile prije polaganja cjevovoda. Svi troškovi idu na račun izvođača.

Izvođač će ograde oštećene za vrijeme izgradnje morati obnoviti i vratiti im prvotno stanje.

Sve prilazne puteve gradilištu za vrijeme građenja redovito održavati urednim, bez blata, te sav materijal ispao sa kamiona tijekom odvoza treba odmah ukloniti. Sva oštećenja na prilaznim putevima nastala prolazom građevinskih strojeva i kamiona po završetku građenja sanirati.

Izbjegavati korištenje okolnog zemljišta u svrhu deponiranja viška materijala nastalog tijekom građenja te odlaganje opreme i materijala za izvođenje radova.

Prilikom izvođenja iskopa humusni sloj deponirati zasebno i koristiti ga za uređenje okoliša, a eventualne viškove ne odlagati na osjetljivim prirodnim staništima.

Proizvođač otpada je dužan privremeno skladištiti vlastiti proizvedeni otpad na mjestu nastanka, odvojeno po vrstama otpada u propisanim i označenim spremnicima, na način koji ne dovodi do miješanja otpada, voditi o istima očevidnike i predavati ovlaštenim osobama.

Odvoženje i deponiranje viška materijala iz iskopa mora biti usklađeno i odobreno od strane gradske uprave. Materijal koji će se ponovo upotrijebiti za zatrpavanje, a predstavlja zapreku u vrijeme izvođenja radova, mora biti odložen na odobrenu privremenu deponiju.

Svi navedeni radovi su specificirani priloženim troškovnikom.

VI.1.3 MJERE ZAŠTITE OKOLIŠA TIJEKOM KORIŠTENJA GRAĐEVINE

Negativni utjecaji za vrijeme pogona moraju se spriječiti odgovarajućim održavanjem sustava. Preduvjet za dobro održavanje je izrada odgovarajućeg plana i njegova priprema kao i odgovarajuće opremanje službi održavanja, a posebno rezervnim dijelovima.

Održavanje mora biti trajno, a za vrijeme rada na održavanju moraju se poduzimati odgovarajuće mjere zaštite radnika. Odgovarajući trening osoblja je neophodan.

Kanalizacijska mreža se treba redovito ispirati, kontrolirati i popravljati.

Veličine protoke se redovito moraju analizirati kako bi se utvrdile veličine stranih voda.

Projektant:
Ante Ljubičić, mag.ing.aedif.

Izradio:	INSTITUT IGH d.d. Zavod za projektiranje 10 000 Zagreb, Janka Rakuše 1
Projekt / Građevina:	IZGRADNJA DESNOG NASIPA KORANE, DESNOG NASIPA KUPE I PROKOPA KORANA-KUPA S NASIPIMA I RJEŠENJEM ODVODNJE NA PODRUČJU GORNJEG MEKUŠJA TE IZGRADNJA CESTOVNOG MOSTA PREKO PROKOPA: 4. faza izgradnje – nastavak iskopa glinenog materijala u cijelom gabaritu prokopa za izgradnju nasipa sustava obrane od poplava karlovačkog područja, prokop Korana – Kupa, nasipi uz lijevu i desnu obalu prokopa, desnu obalu Kupe, lijevu obalu Korane i uz ispusnu ustavu (N1 – N5), upusna i ispusna ustava, građevine za odvodnju zaobalnih voda, uklanjanje dijela nasipa u sklopu zahvata dionice državne ceste D1 (splitski pravac, brza cesta kroz Karlovac, II. etapa I. faze) i 5. faza izgradnje - most preko prokopa na nerazvrstanoj cesti NC 340720 Gornje Mekušje – Kamensko)
Lokacija građevine:	Grad Karlovac, K.O. Gornje Mekušje, K.O. Kamensko i K.O. Karlovac II
Razina razrade:	Glavni projekt
Strukovna odrednica:	Građevinski projekt
Mapa:	26
Zajednička oznaka projekta:	GP-5986/23
Oznaka mape:	72160-GP-032-2023

VII. ISKOČENJE GLAVNIH TOČAKA ODVODNJE

Mjesto i datum: **Zagreb, svibnja 2023.**

VII.1 ISKOLČENJE GLAVNIH TOČAKA ODVODNJE

VII.1.1 ISKOLČENJE GRAĐEVINE

Pod iskolčenjem objekata građevine podrazumijevaju se sva geodetska mjerenja pomoću kojih se podaci iz projekta prenose na teren, te osiguranja osi iskolčenih objekata, profiliranje, obnavljanje i održavanje iskolčenih oznaka na terenu za čitavo vrijeme građenja, odnosno do predaje Naručitelju. Opseg izvedenih geodetskih radova mora biti takav da u svemu zadovoljava potrebe građenja, kontrolu radova, obračun izvedenih radova i ostalo.

VII.1.2 OPĆE ODREDBE ZA IZVEDBU GEODETSKIH RADOVA

Izvođač mora geodetske radove povjeriti samo djelatnicima s odgovarajućom školskom spremom i radnim iskustvom, te potrebnim teoretskim i praktičnim znanjem kako bi oni mogli uspješno izvršiti geodetska mjerenja za specifične građevinske radove. Treba naglasiti da je Izvođač u potpunosti odgovoran za točnost geodetskih radova koje su izveli njegovi djelatnici ili osoblje koje je za to angažirao.

Izvođač će koristiti takvu vrstu i broj odgovarajućih geodetskih instrumenata i opreme da osigura potrebnu kvalitetu, te kontinuirano i nesmetano provođenje geodetskih radova. Tip i točnost geodetskih instrumenata mora biti u skladu s karakteristikama građevine, građevinskih radova i tehnikom građenja. Kroz cijelo vrijeme građenja Izvođač mora kontrolirati ispravnost geodetskih instrumenata i opreme.

Za iskolčenje pojedinih objekata Izvođač će postaviti na odgovarajući način označene referentne točke, uključujući njihove podatke. Navedene referentne točke trebaju biti u neposrednoj blizini gradilišta. Izvođač je obvezan izvršiti sve geodetske radove kojima se na terenu definira geometrija objekata i po kojima se određuju količine izvedenih radova. Isto tako, Izvođač mora kroz čitavo vrijeme građenja o svom trošku čuvati, osiguravati i održavati sve stalne točke i sva iskolčenja koja je preuzeo ili uspostavio. Također je dužnost Izvođača da održava čistim sve geodetske oznake, točke, repere itd te linije do gledanja.

Sva potrebna iskolčenja i linije osi objekata moraju biti označena i osigurana pomoću stalnih točaka i repera. Raspored i učestalost svih stalnih točaka i repera na terenu mora biti u skladu s tehnikom i dinamikom građenja, a odobrava ih nadzorni inženjer. Stalne točke moraju biti trajne, te se izrađuju od odgovarajućih trajnih materijala kao što su bronca ili nehrđajući čelik, usidrenih u stijenu ili beton. Pomoćne geodetske točke trebaju trajati samo za vrijeme građenja, pa se izvode od čeličnih cijevi, čavala, drvenih kolčića, bojanih oznaka i slično. Sve geodetske radove mora Izvođač vezati na početnu geodetsku mrežu.

Za građevine koje su određene trasama kao što je vodoopskrbna mreža Izvođač mora postaviti stalne točke na određenim udaljenostima i na mjestima značajnijih promjena horizontalnih i vertikalnih elemenata. Kod građenja tih objekata Izvođač mora označiti stacionaže pomoću prikladnih oznaka.

Kada smatra potrebnim nadzorni inženjer ima pravo izvršiti kontrolu svih stalnih točaka i svih iskolčenja, kao i pozicija, dimenzija i oblika objekata i njihovih dijelova. Izvođač mora nadzornom inženjeru omogućiti provođenje takvih kontrola i pri tome mu dati svu neophodnu pomoć.

Međutim, kontrole koje provodi nadzorni inženjer ne oslobađaju Izvođača od potpune odgovornosti za točnost položaja i izvedbe građevina i njihovih dijelova.

Prije početka zemljanih radova Izvođač mora geodetski snimiti postojeći teren, tlocrtno i visinski. Zemljani radovi se moraju kontinuirano kontrolirati, posebno kada se mijenjaju visine, linije, nagibi i slično, a sve u skladu s napredovanjem građenja. Po završetku zemljanih radova moraju se kontrolirati položaj i visine za usjeke i nasipe.

Svi potrebni terenski geodetski radovi počevši od snimanja postojećeg terena, pa preko snimanja tijekom radova, sve do završnih snimanja gotovih građevina, Izvođač mora obavljati u skladu sa zahtjevima nadzornog inženjera.

Izvođač je u obvezi voditi sve potrebne terenske knjige, zapisnike i formulare, te ih redovito dostavljati nadzornom inženjeru na uvid.

VII.1.3 ISKOLČENJE I PRIMOPREDAJA ISKOLČENJA OBJEKTA GRAĐEVINE

GRAĐEVINE

Iskolčenje objekata može biti označeno:

- drvenim kolčićima dimenzija 3x3x35 cm, ili
- željeznim klinovima profila 10 mm, dužine 25 cm, ili
- u stijenu urezanim križem, obojenim odgovarajućom bojom.

Drveni kolčići i željezni klinovi se zabijaju u zemlju tako da vire 1-2 cm iznad površine. Osim toga, čavlima zabijenim u kolčiće se označavaju iskolčene osi objekata. U ovisnosti o uvjetima terena, osobitostima građevine i načinu rada, određuje se razmak poprečnih profila označenih na terenu, a koji ne može biti veći od 50 m.

Obveza je Izvođača iskolčenje svih objekata i to prema projektu i podacima o iskolčenju. Prije toga Izvođač treba nadzornom inženjeru dati na uvid i odobrene nacрте iskolčenja, nacрте osiguranja objekata i prenesene visinske točke. Nadzorni inženjer će u roku od tri dana upisom u građevinski dnevnik potvrditi da odobrava navedenu dokumentaciju. Tek nakon tog upisa u građevinski dnevnik Izvođač može započeti iskolčenje objekta.

U slučaju da nadzorni inženjer ima primjedbe na dokumentaciju za iskolčenje, tada mora u roku od tri dana upisom u građevinski dnevnik iznijeti zahtjeve koje Izvođač mora ispuniti prije nego što započne s iskolčenjima objekata.

Izvođač je dužan provoditi postavljanje poprečnih profila, osiguranje osi objekata i kontrolu za vrijeme građenja na način primjeren navedenim radovima i uvjetima na radilištu. Odmah poslije svakog iskolčenja Izvođač mora izvijestiti nadzornog inženjera, kako bi ovaj mogao provesti kontrolu po svom nahođenju. To je od posebne važnosti za objekte ili njihove dijelove koji se zatrpavaju.

Izvođač je odgovoran za svaku grešku koju je učinio prilikom iskolčenja. Ako je greška u iskolčenju prouzročila još i greške u građenju, tada je Izvođač dužan o svom trošku ponovno izvesti taj dio građevine.

VII.1.4 OSIGURANJE ISKOLČENJA

Nakon preuzimanja iskolčenja objekta, Izvođač je dužan sve preuzete točke osigurati na način da se tijekom građenja ili po njegovom završetku navedene točke mogu obnoviti.

Osiguranje točaka mora biti izvedeno na dovoljnoj udaljenosti od ruba objekta, odnosno područja radova. Samo osiguranje provodi se pomoću kolčića koji su istih dimenzija kao i kolčići za označavanje osi građevine. Kolčići osiguranja zaštićuju se pomoću u trokut postavljenih letvica poprečnog presjeka 3x5 cm. Gornju plohu kolčića osiguranja treba obojiti odgovarajućom bojom. Čavlom zabijenim u kolčić označava se os.

Svako osiguranje mora biti dvostruko nivelirano. Kod svakog osiguranja treba postaviti pločicu s oznakom broja i stacionaže profila. Osim osi, Izvođač je dužan osigurati još i poligonske točke i repere na isti ili sličan način kao i os građevine. Kroz čitavo vrijeme osiguranja točaka Izvođač je dužan voditi zapisnik i skice osiguranja, a nakon toga mora izraditi i nacrt osiguranja. Jedan primjerak nacрта osiguranja Izvođač predaje nadzornom inženjeru zbog kontrole ispravnosti postupka.

VII.1.5 KONTROLA ISKOLČENJA ZA VRIJEME GRAĐENJA

Za čitavo vrijeme građenja Izvođač mora stalno kontrolirati ispravnost prethodno izvršenih iskolčenja. Kontrolira se ispravnost iskolčenih objekata, osiguranje svih točaka, postavljenih poprečnih profila, repera i poligonskih točaka.

Izvođač je u potpunosti odgovoran za očuvanje i zaštitu svih geodetskih točaka, oznaka i osiguranja na području izvođenja radova. U slučajevima kada je došlo, zbog nemara Izvođača, do oštećenja ili uništenja pojedinih točaka, njihovih osiguranja, repera, pokosnih letvi itd, obveza je Izvođača da odmah o tome obavijesti nadzornog inženjera. U najkraćem roku Izvođač mora izvršiti popravak ili obnovu nastalih oštećenja o svom trošku. Nadzorni inženjer će provjeriti svaki takav popravak ili obnovu.

Svaku eventualnu promjenu projekta Izvođač mora provesti na terenu. U skladu s tim Izvođač će izvršiti sva potrebna iskolčenja, provesti osiguranja osi objekata i drugih točaka. Sve promjene će Izvođač ucrtati u nacрте osiguranja objekta. Izvođač je u obvezi dati na uvid nadzornom inženjeru sve podatke o iskolčenjima glede promjena u projektu.

VII.1.6 POPIS GLAVNIH TOČAKA ISKOLČENJA

U situaciji sa geodetskom podlogom te u uzdužnom profilu su označene točke po kojima će se iskolčavati cjevovod oborinske odvodnje. U nastavku se prilaže tablica sa podacima o točkama iskolčenja: njihovom nazivu, koordinatama i visinama terena.

Tablica 5 - Iskolčenje cjevovoda oborinskog kanala 1

TOČKE ISKOLČENJA - OBORINSKI KANAL 1				
Naziv	X koor.	Y koor.	Visina terena [m]	Vrsta čvora
Ispust 1	428,753.28	5,038,388.68	109.24	Izljevna građevina
RO.1	428,739.04	5,038,430.10	113.73	Rev. Okno
RO.2	428,721.76	5,038,442.04	113.95	Rev. Okno
RO.3	428,722.81	5,038,448.45	114.00	Rev. Okno
RO.4	428,740.05	5,038,445.46	114.15	Rev. Okno
RO.5	428,763.64	5,038,441.01	114.37	Rev. Okno
RO.6	428,784.10	5,038,436.28	114.70	Rev. Okno
RO.7	428,789.10	5,038,436.27	114.71	Rev. Okno
RO.8	428,799.04	5,038,433.58	114.89	Rev. Okno

Tablica 6 - Iskolčenje cjevovoda oborinskog kanala 1

TOČKE ISKOLČENJA - OBORINSKI KANAL 2				
Naziv	X koor.	Y koor.	Visina terena [m]	Vrsta čvora
Ispust 2	429,111.61	5,038,333.25	110.89	Izljevna građevina
RO.13	429,114.75	5,038,346.23	111.35	Rev. Okno
RO.12	429,097.49	5,038,351.32	112.07	Rev. Okno
RO.11	429,085.93	5,038,354.54	112.60	Rev. Okno
RO.10	429,083.82	5,038,356.67	112.76	Rev. Okno
RO.9	429,074.18	5,038,359.27	113.21	Rev. Okno

Tablica 7 - Iskolčenje kišnih rešetki

TOČKE ISKOLČENJA - KIŠNIH REŠETKI				
Naziv	X koor.	Y koor.	Visina terena [m]	Vrsta čvora
KR.1	428,809	5,038,430	115.05	Kišna rešetka
KR.2	428,818	5,038,428	115.22	Kišna rešetka
KR.3	428,828	5,038,425	115.40	Kišna rešetka
KR.4	428,838	5,038,423	115.57	Kišna rešetka
KR.5	428,847	5,038,420	115.74	Kišna rešetka
KR.6	428,857	5,038,417	115.91	Kišna rešetka
KR.7	428,866	5,038,415	116.09	Kišna rešetka
KR.8	428,876	5,038,412	116.26	Kišna rešetka
KR.9	428,886	5,038,410	116.43	Kišna rešetka
KR.10	428,895	5,038,407	116.61	Kišna rešetka
KR.11	428,905	5,038,404	116.78	Kišna rešetka
KR.12	428,915	5,038,402	116.95	Kišna rešetka
KR.13	428,924	5,038,399	117.13	Kišna rešetka
KR.14	428,934	5,038,397	117.29	Kišna rešetka
KR.15	428,944	5,038,394	117.39	Kišna rešetka
KR.16	428,953	5,038,391	117.42	Kišna rešetka
KR.17	428,963	5,038,389	117.37	Kišna rešetka
KR.18	428,973	5,038,386	117.26	Kišna rešetka
KR.19	428,982	5,038,383	117.07	Kišna rešetka
KR.20	428,992	5,038,381	116.81	Kišna rešetka
KR.21	429,002	5,038,378	116.49	Kišna rešetka
KR.22	429,011	5,038,376	116.09	Kišna rešetka
KR.23	429,021	5,038,373	115.64	Kišna rešetka
KR.24	429,031	5,038,370	115.20	Kišna rešetka
KR.25	429,040	5,038,368	114.75	Kišna rešetka
KR.26	429,050	5,038,365	114.31	Kišna rešetka
KR.27	429,060	5,038,363	113.86	Kišna rešetka
KR.28	429,064	5,038,361	113.64	Kišna rešetka

Projektant:
Ante Ljubičić, mag.ing.aedif.

Izradio:	INSTITUT IGH d.d. Zavod za projektiranje 10 000 Zagreb, Janka Rakuše 1
Projekt / Građevina:	IZGRADNJA DESNOG NASIPA KORANE, DESNOG NASIPA KUPE I PROKOPA KORANA-KUPA S NASIPIMA I RJEŠENJEM ODVODNJE NA PODRUČJU GORNJEG MEKUŠJA TE IZGRADNJA CESTOVNOG MOSTA PREKO PROKOPA: 4. faza izgradnje – nastavak iskopa glinenog materijala u cijelom gabaritu prokopa za izgradnju nasipa sustava obrane od poplava karlovačkog područja, prokop Korana – Kupa, nasipi uz lijevu i desnu obalu prokopa, desnu obalu Kupe, lijevu obalu Korane i uz ispusnu ustavu (N1 – N5), upusna i ispusna ustava, građevine za odvodnju zaobalnih voda, uklanjanje dijela nasipa u sklopu zahvata dionice državne ceste D1 (splitski pravac, brza cesta kroz Karlovac, II. etapa I. faze) i 5. faza izgradnje - most preko prokopa na nerazvrstanoj cesti NC 340720 Gornje Mekušje – Kamensko)
Lokacija građevine:	Grad Karlovac, K.O. Gornje Mekušje, K.O. Kamensko i K.O. Karlovac II
Razina razrade:	Glavni projekt
Strukovna odrednica:	Građevinski projekt
Mapa:	26
Zajednička oznaka projekta:	GP-5986/23
Oznaka mape:	72160-GP-032-2023

VIII. DOKAZNICA MJERA

Mjesto i datum: **Zagreb, svibnja 2023.**

VIII.1 DOKAZNICA MJERA

VIII.1.1 DOKAZNICA OBORINSKOG KANALA 1

Ispis iskopa: OBORINSKI KANAL 1

Dionica	Početna stacionaža	Završna stacionaža	Volumen iskopa	Volumen iskopa bez gornjeg sloja	Volumen gornjeg sloja: Humus 20 cm	Volumen gornjeg sloja: HABAJUĆI SLOJ - AC 11 surf 50/70 M4, d=5cm	Volumen gornjeg sloja: NEVEZANI DROBLJENI KAMENI MATERIJAL 0/63 mm (Ms ? 100 MN/m2), d=40cm	Volumen gornjeg sloja: HABAJUĆI SLOJ - AC 11 surf 45/65-80 AG3 M3, d=4cm	Volumen gornjeg sloja: NOSIVI SLOJ - AC 22 base 50/70 AG6 M2, d=6cm	Volumen iskopa: [0 - 2 m]	Volumen iskopa: [2 - 4 m]	Volumen iskopa: [4 - 6 m]	Volumen pješčane posteljice [m3]	Volumen cijevi [m3]	Volumen pijeska (zasip 1) [m3]	Volumen tla (zasip 2) [m3]	Površina oplata [m2]	Površina po tlu
			[m ³]	[m ³]	[m ³]	[m ³]	[m ³]	[m ³]	[m ³]	[m ³]	[m ³]	[m ³]	[m ³]	[m ³]	[m ³]	[m ³]	[m ²]	[m ²]
OK.1_Dionica1	0+000.00	0+043.80	320.36	298.19	22.16	0.00	0.00	0.00	0.00	188.68	104.19	24.02	6.28	3.41	26.10	262.40	0.00	113.78
OK.1_Dionica2	0+043.80	0+064.80	146.84	136.23	10.61	0.00	0.00	0.00	0.00	91.02	55.18	0.59	3.01	1.64	12.52	119.06	0.00	53.96
OK.1_Dionica3	0+064.80	0+071.30	25.75	21.86	1.31	0.33	2.52	0.00	0.00	21.34	4.41	0.00	0.93	0.51	3.87	16.55	0.00	13.27
OK.1_Dionica4	0+071.30	0+088.80	47.51	34.20	0.00	1.55	11.76	0.00	0.00	47.19	0.32	0.00	2.51	1.36	10.43	19.89	0.00	31.16
OK.1_Dionica5	0+088.80	0+112.80	53.23	36.22	0.00	1.99	15.03	0.00	0.00	53.23	0.00	0.00	3.44	1.87	14.30	16.60	0.00	40.03
OK.1_Dionica6	0+112.80	0+133.80	42.92	36.27	6.65	0.00	0.00	0.00	0.00	42.92	0.00	0.00	3.01	1.64	12.52	19.11	0.00	34.12
OK.1_Dionica7	0+133.80	0+138.80	10.20	7.30	0.63	0.00	1.80	0.19	0.29	10.20	0.00	0.00	0.72	0.39	2.98	3.21	0.00	8.17
OK.1_Dionica8	0+138.80	0+149.10	20.91	13.09	0.00	0.00	6.18	0.66	0.98	20.91	0.00	0.00	1.48	0.80	6.14	4.67	0.00	16.69
Ukupno:			667.72	583.35	41.37	3.86	37.29	0.86	1.27	475.49	164.09	24.62	21.37	11.62	88.86	461.50	0.00	311.19

VIII.1.2 DOKAZNICA OBORINSKOG KANALA 2

Ispis iskopa: OBORINSKI KANAL 2

Dionica	Početna stacionaža	Završna stacionaža	Volumen iskopa [m ³]	Volumen iskopa bez gornjeg sloja [m ³]	Volumen gornjeg sloja: Humus 20 cm [m ³]	Volumen gornjeg sloja: HABAJUČI SLOJ - AC 11 surf 45/65-80 AG3 M3, d=4cm [m ³]	Volumen gornjeg sloja: NOSIVI SLOJ - AC 22 base 50/70 AG6 M2, d=6cm [m ³]	Volumen gornjeg sloja: NEVEZANI DROBLJENI KAMENI MATERIJAL 0/63 mm (Ms ? 100 MN/m ²), d=40cm [m ³]	Volumen iskopa: [0 - 2 m] [m ³]	Volumen iskopa: [2 - 4 m] [m ³]	Volumen iskopa: [4 - 6 m] [m ³]	Volumen pješčane posteljice [m ³]	Volumen cijevi [m ³]	Volumen pijeska (zasip 1) [m ³]	Volumen tla (zasip 2) [m ³]	Površina oplata [m ²]	Površina po tlu [m ²]
			[m ³]	[m ³]	[m ³]	[m ³]	[m ³]	[m ³]	[m ³]	[m ³]	[m ³]	[m ³]	[m ³]	[m ³]	[m ³]	[m ²]	[m ²]
OK.2_Dionica1	0+000.00	0+013.35	12.45	9.04	3.41	0.00	0.00	0.00	12.45	0.00	0.00	1.91	1.04	3.70	1.31	0.00	18.05
OK.2_Dionica2	0+013.35	0+031.35	28.46	23.19	5.27	0.00	0.00	0.00	28.46	0.00	0.00	2.58	1.40	10.73	8.48	0.00	27.15
OK.2_Dionica3	0+031.35	0+043.35	23.40	19.65	3.74	0.00	0.00	0.00	23.40	0.00	0.00	1.72	0.94	7.15	9.85	0.00	19.24
OK.2_Dionica4	0+043.35	0+046.35	6.53	4.88	0.48	0.10	0.15	0.93	6.53	0.00	0.00	0.43	0.23	1.79	2.42	0.00	4.99
OK.2_Dionica5	0+046.35	0+056.33	23.84	15.82	0.00	0.68	1.00	6.33	23.84	0.00	0.00	1.43	0.78	5.95	7.67	0.00	17.06
Ukupno:			94.67	72.58	12.91	0.78	1.15	7.26	94.67	0.00	0.00	8.07	4.39	29.31	29.73	0.00	86.48

VIII.1.3 DOKAZNICA SLIVNIČKIH VEZA

Ispis iskopa: ODVODNJA SLIVNIKA

Početna stacionaža	Završna stacionaža	Volumen iskopa [m ³]	Volumen iskopa bez gornjeg sloja [m ³]	Volumen gornjeg sloja: HABAJUČI SLOJ - AC 11 surf 45/65-80 AG3 M3, d=4cm [m ³]	Volumen gornjeg sloja: NOSIVI SLOJ - AC 22 base 50/70 AG6 M2, d=6cm [m ³]	Volumen gornjeg sloja: NEVEZANI DROBLJENI KAMENI MATERIJAL 0/63 mm (Ms ? 100 MN/m ²), d=40cm [m ³]	Volumen iskopa: [0 - 2 m] [m ³]	Volumen iskopa: [0 - 2 m] [m ³]	Volumen iskopa: [4 - 6 m] [m ³]	Volumen pješčane posteljice [m ³]	Volumen cijevi [m ³]	Volumen pijeska (zasip 1) [m ³]	Volumen tla (zasip 2) [m ³]	Površina oplata rova [m ²]	Površina po tlu [m ²]
			[m ³]	[m ³]	[m ³]	[m ³]	[m ³]	[m ³]	[m ³]	[m ³]	[m ³]	[m ³]	[m ³]	[m ²]	[m ²]
0+000.00	0+001.78	1.66	0.95	0.06	0.09	0.57	1.66	0.00	0.00	0.17	0.04	0.60	0.14	4.52	1.49
0+000.00	0+000.99	0.92	0.52	0.03	0.05	0.32	0.92	0.00	0.00	0.10	0.02	0.33	0.07	2.50	0.87
0+000.00	0+001.31	1.19	0.67	0.04	0.06	0.42	1.19	0.00	0.00	0.13	0.03	0.44	0.08	3.25	1.11
0+000.00	0+001.23	1.12	1.12	0.00	0.00	0.00	1.12	0.00	0.00	0.12	0.03	0.41	0.56	3.05	1.05
0+000.00	0+001.15	1.01	0.55	0.04	0.06	0.37	1.01	0.00	0.00	0.11	0.03	0.38	0.03	2.76	0.92
SUMA:		5.92	3.82	0.17	0.25	1.68	5.92	0.00	0.00	0.63	0.14	2.16	0.89	16.08	5.45

VIII.1.4 REKAPITULACIJA

REKAPITULACIJA

Ime kanala	Volumen iskopa	Volumen iskopa bez gornjeg sloja	Volumen gornjeg sloja: Humus 20 cm	Volumen gornjeg sloja: HABAJUĆI SLOJ - AC 11 surf 45/65-80 AG3 M3, d=4cm	Volumen gornjeg sloja: HABAJUĆI SLOJ - AC 11 surf 50/70 M4, d=5cm	Volumen gornjeg sloja: NEVEZANI DROBLJENI KAMENI MATERIJAL 0/63 mm (Ms ? 100 MN/m ²), d=40cm	Volumen gornjeg sloja: HABAJUĆI SLOJ - AC 11 surf 45/65-80 AG3 M3, d=4cm	Volumen gornjeg sloja: NOSIVI SLOJ - AC 22 base 50/70 AG6 M2, d=6cm	Volumen iskopa: [0 - 2 m]	Volumen iskopa: [2 - 4 m]	Volumen iskopa: [4 - 6 m]	Volumen pješčane posteljice [m ³]	Volumen cijevi [m ³]	Volumen pijeska (zasip 1) [m ³]	Volumen tla (zasip 2) [m ³]	Površina oplata [m ²]	Površina po tlu
	[m ³]	[m ³]	[m ³]	[m ³]	[m ³]	[m ³]	[m ³]	[m ³]	[m ³]	[m ³]	[m ³]	[m ³]	[m ³]	[m ³]	[m ³]	[m ²]	[m ²]
OBORINSKI KANAL 1	667.72	583.35	41.37		3.86	37.29	0.86	1.27	475.49	164.09	24.62	21.37	11.62	88.86	461.50	0.00	311.19
OBORINSKI KANAL 2	94.67	72.58	12.91	0.78		7.26		1.15	94.67	0.00	0.00	8.07	4.39	29.31	29.73	0.00	86.48
ODVODNJA SLIVNIKA	5.92	3.82				0.17	0.25	1.68	5.92	0.00	0.00	0.63	0.14	2.16	0.89	16.08	5.45
SUMA:	768.31	659.75	54.27	0.78	3.86	44.71	1.11	4.10	576.08	164.09	24.62	30.07	16.15	120.34	492.12	16.08	403.11

Projektant:
 Ante Ljubičić, mag.ing.aedif.

Izradio:	INSTITUT IGH d.d. Zavod za projektiranje 10 000 Zagreb, Janka Rakuše 1
Projekt / Građevina:	IZGRADNJA DESNOG NASIPA KORANE, DESNOG NASIPA KUPE I PROKOPA KORANA-KUPA S NASIPIMA I RJEŠENJEM ODVODNJE NA PODRUČJU GORNJEG MEKUŠJA TE IZGRADNJA CESTOVNOG MOSTA PREKO PROKOPA: 4. faza izgradnje – nastavak iskopa glinenog materijala u cijelom gabaritu prokopa za izgradnju nasipa sustava obrane od poplava karlovačkog područja, prokop Korana – Kupa, nasipi uz lijevu i desnu obalu prokopa, desnu obalu Kupe, lijevu obalu Korane i uz ispusnu ustavu (N1 – N5), upusna i ispusna ustava, građevine za odvodnju zaobalnih voda, uklanjanje dijela nasipa u sklopu zahvata dionice državne ceste D1 (splitski pravac, brza cesta kroz Karlovac, II. etapa I. faze) i 5. faza izgradnje - most preko prokopa na nerazvrstanoj cesti NC 340720 Gornje Mekušje – Kamensko)
Lokacija građevine:	Grad Karlovac, K.O. Gornje Mekušje, K.O. Kamensko i K.O. Karlovac II
Razina razrade:	Glavni projekt
Strukovna odrednica:	Građevinski projekt
Mapa:	26
Zajednička oznaka projekta:	GP-5986/23
Oznaka mape:	72160-GP-032-2023

IX. POPIS KATASTARSKIH ČESTICA

Mjesto i datum: **Zagreb, svibnja 2023.**

IX.1 POPIS KATASTARSKIH ČESTICA

Kako bi se jednostavnije riješili imovinsko-pravni u nastavku je prikaz popisa katastarskih čestica. Popis čestica vidljiv iz katastarskih podloga mjerila 1:1000, dobivenih od Gradskog ureda za katastar i geodetske poslove.

R. br.	Naziv	Katastarska općina	Katastarska čestica broj	Adresa k.č.	Način uporabe k.č.	Upisane osobe
1.	KOLEKTOR DUGA RESA - KARLOVAC	k.o. Gornje Mekušje	1360	LUČICA	ORANICA	ŠTAJDUHAR ZVONKO DRAGUTINOV
			1357	U SELU	PUT	JAVNO DOBRO CESTE
			1358	U SELU	ORANICA	REPUBLIKA HRVATSKA
			1359	LUČICA	KUĆA, GOSPODARSKA ZGRADA, DVORIŠTE	ŠTAJDUHAR ZVONKO DRAGUTINOV
			1584/1	NERAZVRSTANA CESTA MEKUŠANSKA CESTA NC 340720	NERAZVRSTANA CESTA	JAVNO DOBRO U OPĆOJ UPORABI U NEOTUĐIVOM VLASNIŠTVU GRADA KARLOVCA
			979	LUČICA	ORANICA	REPUBLIKA HRVATSKA - JAVNO VODNO DOBRO U OPĆOJ UPOTREBI NA UPRAVLJANJU HRVATSKIH VODA
			980	LUČICE	ORANICA	REPUBLIKA HRVATSKA - JAVNO VODNO DOBRO U OPĆOJ UPOTREBI NA UPRAVLJANJU HRVATSKIH VODA
			983	LUČICE	ORANICA	REPUBLIKA HRVATSKA - JAVNO VODNO DOBRO U OPĆOJ UPOTREBI NA UPRAVLJANJU HRVATSKIH VODA
			984	LUČICE	ORANICA	REPUBLIKA HRVATSKA - JAVNO VODNO DOBRO U OPĆOJ UPOTREBI NA UPRAVLJANJU HRVATSKIH VODA
			987	LUČICE	ORANICA	REPUBLIKA HRVATSKA - JAVNO VODNO DOBRO U OPĆOJ UPOTREBI NA

						UPRAVLJANJU HRVATSKIH VODA
--	--	--	--	--	--	-------------------------------

R. br.	Naziv	Katastarska općina	Katastarska čestica broj	Adresa k.č.	Način uporabe k.č.	Upisane osobe
1.	KOLEKTOR DUGA RESA - KARLOVAC	k.o. Gornje Mekušje	972	LUČICE	ORANICA	REPUBLIKA HRVATSKA - JAVNO VODNO DOBRO U OPĆOJ UPOTREBI NA UPRAVLJANJU HRVATSKIH VODA
			1519/1	MEKUŠANSKI LUG	ŠUMA	REPUBLIKA HRVATSKA

Projektant:
Ante Ljubičić, mag.ing.aedif.

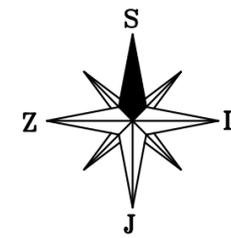
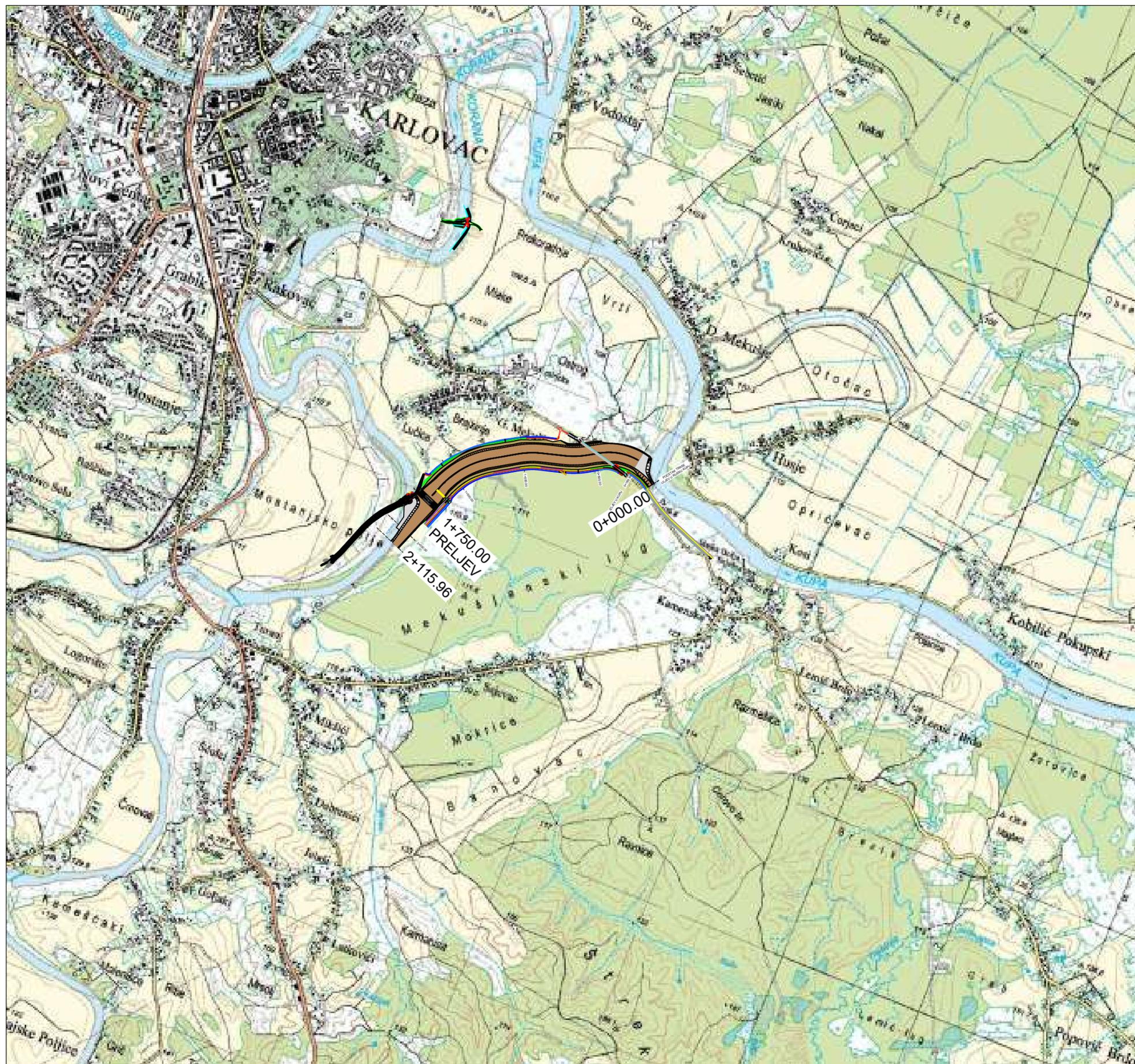
Izradio:	INSTITUT IGH d.d. Zavod za projektiranje 10 000 Zagreb, Janka Rakuše 1
Projekt / Građevina:	IZGRADNJA DESNOG NASIPA KORANE, DESNOG NASIPA KUPE I PROKOPA KORANA-KUPA S NASIPIMA I RJEŠENJEM ODVODNJE NA PODRUČJU GORNJEG MEKUŠJA TE IZGRADNJA CESTOVNOG MOSTA PREKO PROKOPA: 4. faza izgradnje – nastavak iskopa glinenog materijala u cijelom gabaritu prokopa za izgradnju nasipa sustava obrane od poplava karlovačkog područja, prokop Korana – Kupa, nasipi uz lijevu i desnu obalu prokopa, desnu obalu Kupe, lijevu obalu Korane i uz ispusnu ustavu (N1 – N5), upusna i ispusna ustava, građevine za odvodnju zaobalnih voda, uklanjanje dijela nasipa u sklopu zahvata dionice državne ceste D1 (splitski pravac, brza cesta kroz Karlovac, II. etapa I. faze) i 5. faza izgradnje - most preko prokopa na nerazvrstanoj cesti NC 340720 Gornje Mekušje – Kamensko)
Lokacija građevine:	Grad Karlovac, K.O. Gornje Mekušje, K.O. Kamensko i K.O. Karlovac II
Razina razrade:	Glavni projekt
Strukovna odrednica:	Građevinski projekt
Mapa:	26
Zajednička oznaka projekta:	GP-5986/23
Oznaka mape:	72160-GP-032-2023

X. TEHNIČKI DIO - NACRTI

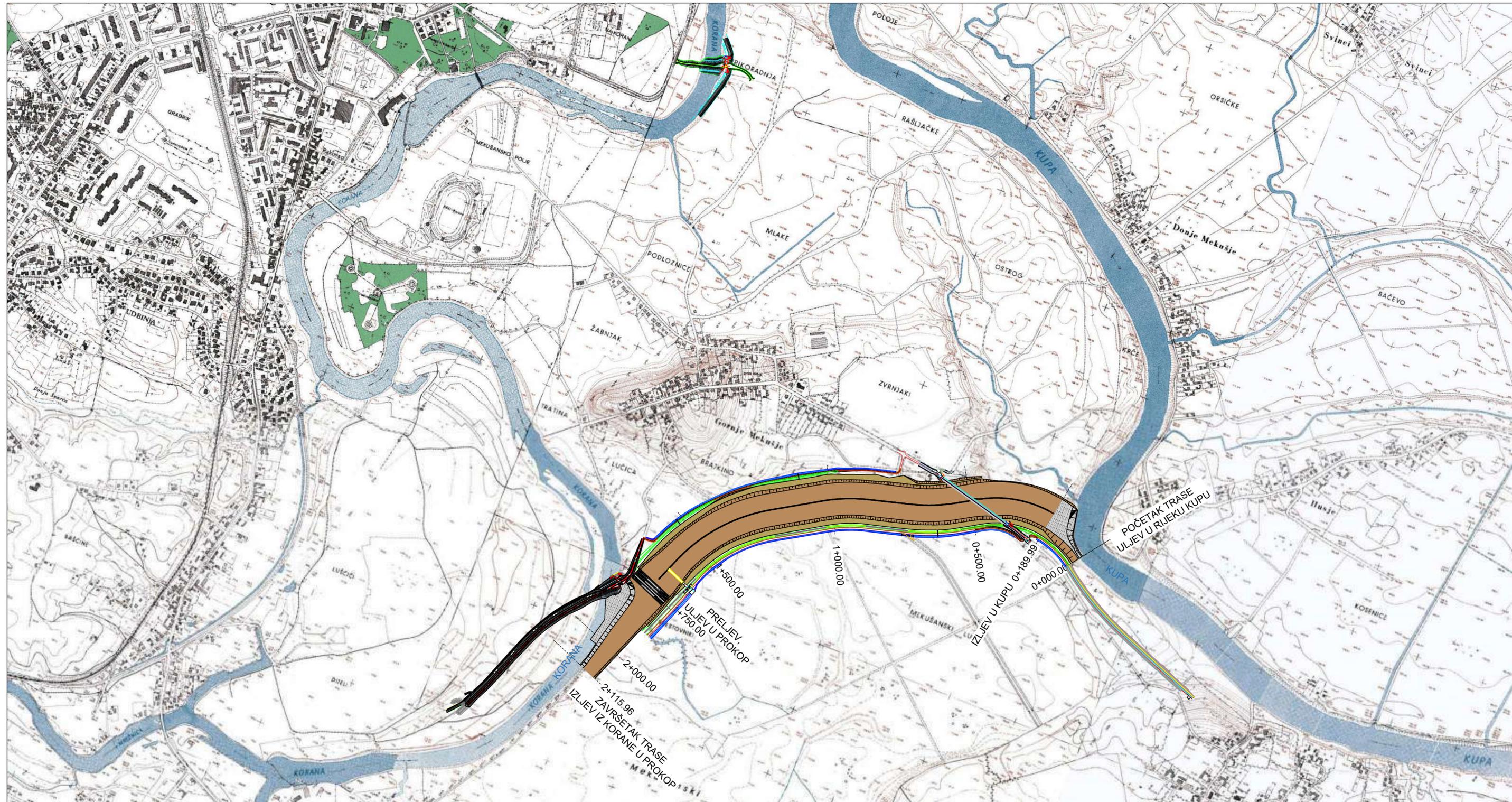
Mjesto i datum: **Zagreb, svibnja 2023.**

X.1 NACRTI

Broj nacrta	Naziv nacrta	Mjerilo
SITUACIJA		
0901	Pregledna situacija prokopa na TK25 podlozi	1 : 25 000
0902	Situacijska prokopa na HOK podlozi	1 : 10 000
0903	Situacijska prokopa na DOF podlozi	1 : 5000
0904	Situacija na katastru	1:1000
0905	Izvedbena situacija	1:1000
0906	Situacija komunalnih instalacija	1:1000
UZDUŽNI PROFILI		
1101	Uzdužni profil oborinskog kanala1	1:500/100
1102	Uzdužni profil oborinskog kanala2	1:500/100
TLOCRTI I PRESJECI		
1201	Nacrt revizijskog GRP okna DN800	1 : 25
1202	Nacrt PEHD slivnika DN500	1 : 25
1203	Nacrt izljevne građevine 1	1 : 100
1204	Nacrt izljevne građevine 2	1 : 100
POGLED		
1301	Pogled odozgo na most	1 : 200
UZDUŽNI PRESJEK		
1401	Uzdužni presjek mosta sa odvodnjom	1 : 200
NORMALNI POPREČNI PRESJEK		
1501	Normalni poprečni presjek rova	1 : 10
1502	Poprečni presjek mosta D - D	1 : 50
DETALJI		
2101	Detalj odvodnje	1 : 20; 1 : 2

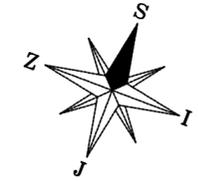
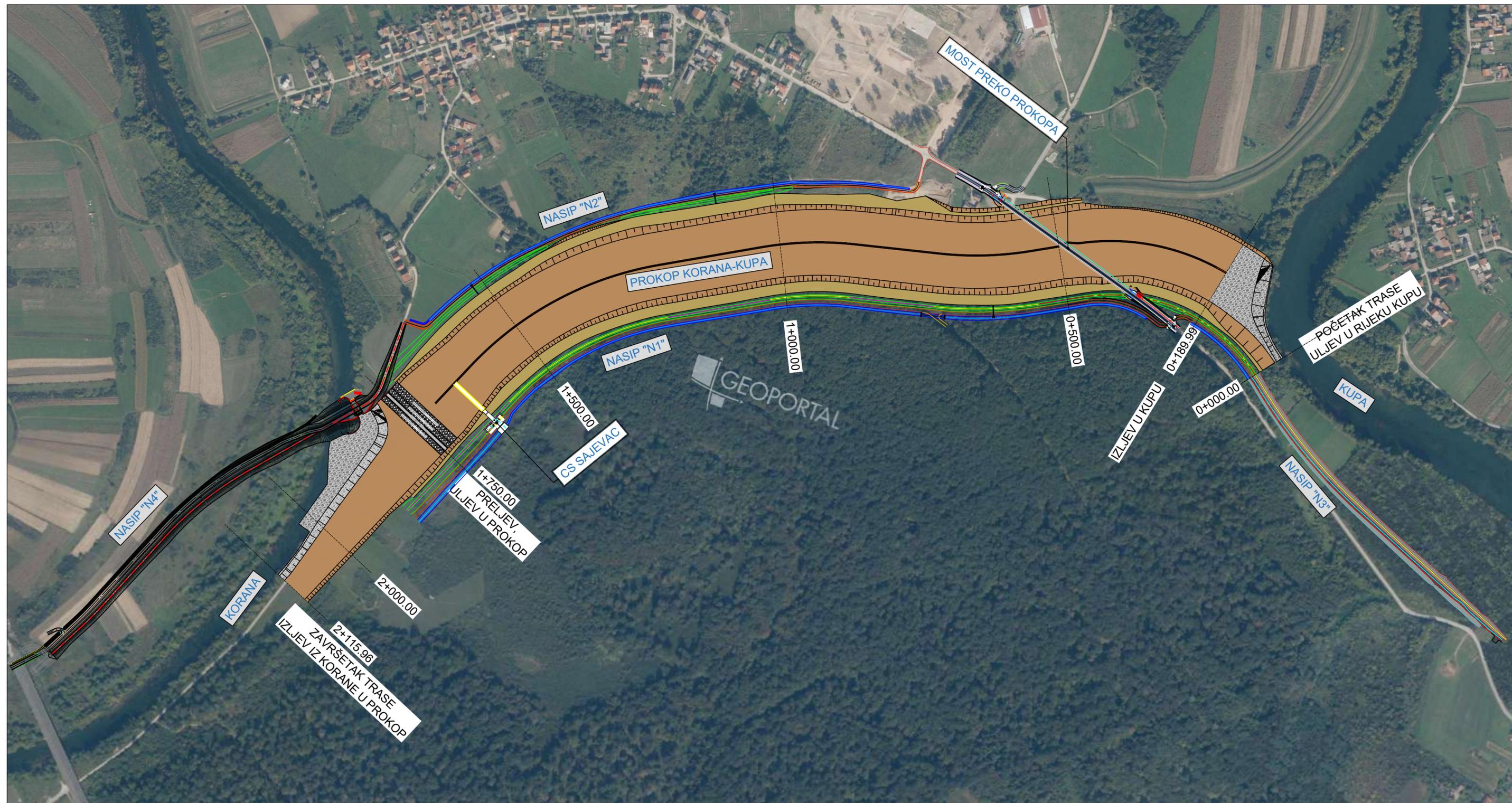


IZMJENA BR.				OPIS				DATUM				POTPIS											
INVESTITOR I NARUČITELJ:								HRVATSKE VODE 10 000 ZAGREB Ulica grada Vukovara 220 OIB: 28921383001								 INSTITUT IGH d.d. Janki Raškude 1, 10 000 Zagreb ZAVOD ZA PROJEKTIRANJE							
RAZINA RAZRADE I STRUKOVNA ODREDNICA:								ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA:															
GLAVNI GRAĐEVINSKI PROJEKT								GP-5986/23															
GRAĐEVINA: IZGRADNJA DESNOG NASIPA KORANE, DESNOG NASIPA KUPE I PROKOPA KORANA-KUPA S NASIPIMA I RJEŠENJEM ODVODNJE NA PODRUČJU GORNJEG MEKUŠJA TE IZGRADNJA CESTOVNOG MOSTA PREKO PROKOPA - 4. i 5. faza izgradnje: PROKOP KORANA - KUPA S PRATEĆIM OBJEKTIMA																							
MAPA: 26 - CESTOVNI MOST PREKO PROKOPA ODVODNJA MOSTA																							
SADRŽAJ: SITUACIJA PROKOPA NA TK25 PODLOZI																							
GLAVNI PROJEKTANT: DARKO JELAŠIĆ, dipl.ing.grad.								MJERILO: 1:25 000															
PROJEKTANT: ANTE LJUBIČIĆ, mag.ing.aedif.  Ante Ljubičić mag. ing. aedif. Ovlašten inženjer građevinarstva G 4810								DATUM: Zagreb, svibanj, 2023. BROJ PROJEKTA: 72160-GP-032-2023															
SURADNICI: dr. sc. MARIJAN BABIĆ, dipl.ing.grad. ZORAN VLAINIĆ, mag.ing.aedif. DORJA TEČIĆ, mag.ing.aedif.								DOKUMENT: 0901															
OZNAKA DOKUMENTA: IGH - PROKOP - GP - H 0012 - 26 - 0901 - 0																							

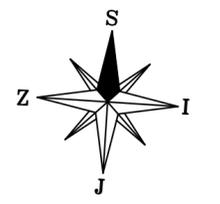
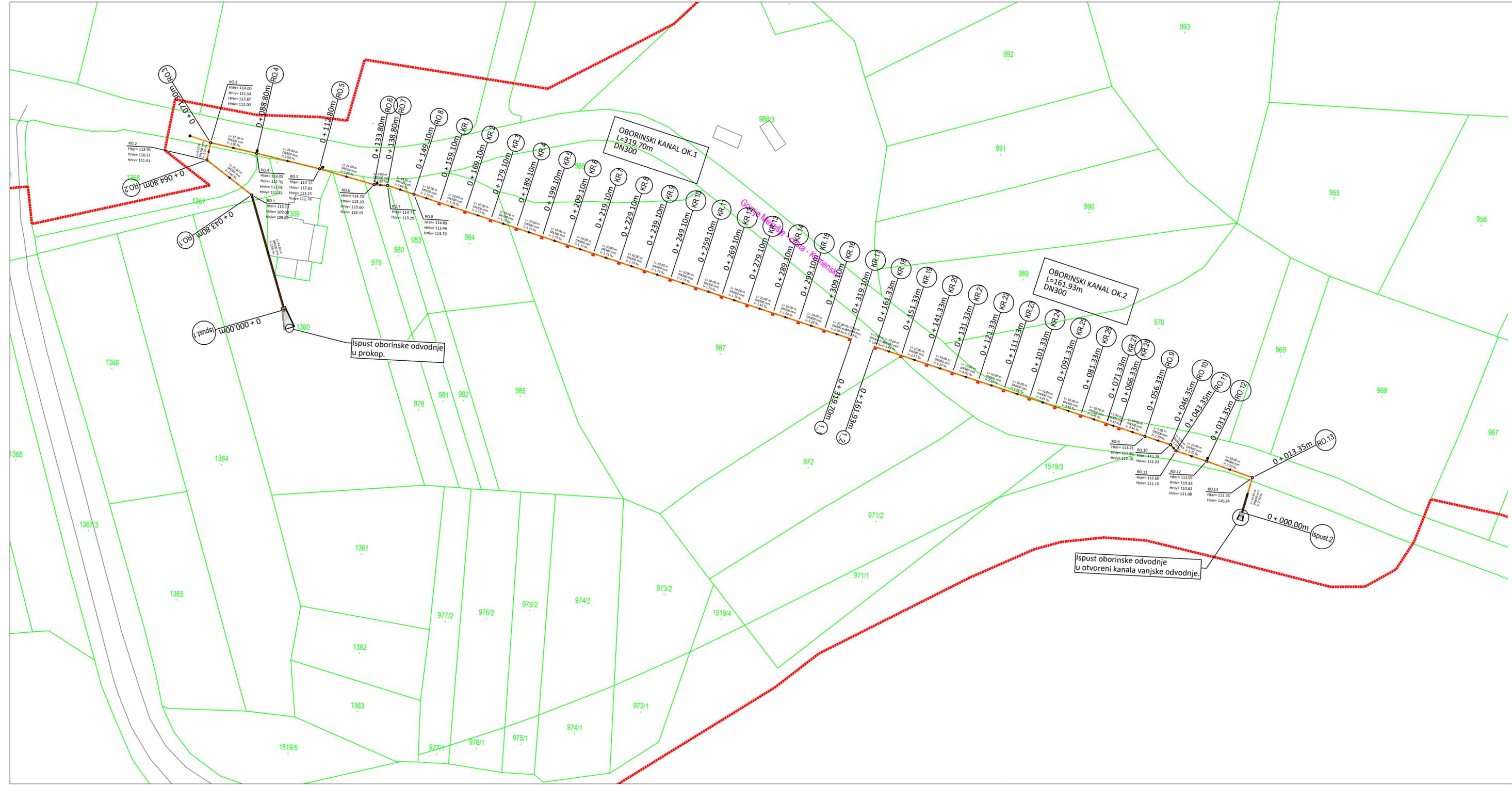


IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS

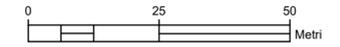
INVESTITOR I NARUČITELJ: HRVATSKE VODE 10 000 ZAGREB Ulica grada Vukovara 220 OIB: 28921383001			 INSTITUT IGH d.d. Jurišićeva 1, 10 000 Zagreb ZAVOD ZA PROJEKTIRANJE
RAZINA RAZRADE I STRUKOVNA ODREDNICA: GLAVNI GRAĐEVINSKI PROJEKT		ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA: GP-5986/23	
GRAĐEVINA: IZGRADNJA DESNOG NASIPA KORANE, DESNOG NASIPA KUPE I PROKOPA KORANA-KUPA S NASIPIMA I RJEŠENJEM ODVODNJE NA PODRUČJU GORNJEG MEKUŠJA TE IZGRADNJA CESTOVNOG MOSTA PREKO PROKOPA -4.15. faza izgradnje: PROKOP KORANA - KUPA S PRATEĆIM OBJEKTIMA			
MAPA: 26 - CESTOVNI MOST PREKO PROKOPA ODVODNJA MOSTA			
SADRŽAJ: SITUACIJA PROKOPA NA HOK PODLOZI			
GLAVNI PROJEKTANT: DARKO JELAŠIĆ, dipl.ing.grad.		MJERILO: 1:10 000	
PROJEKTANT: ANTE LJUBIČIĆ, mag.ing.aedif. 		DATUM: Zagreb, svibanj, 2023.	
SURADNICI: dr. sc. MARIJAN BABIĆ, dipl.ing.grad. ZORAN VLAINIĆ, mag.ing.aedif. DORJA TEČIĆ, mag.ing.aedif.		BROJ PROJEKTA: 72160-GP-032-2023	
OZNAKA DOKUMENTA: IGH - PROKOP - GP - H 0012 - 26 - 0902 - 0		DOKUMENT: 0902	



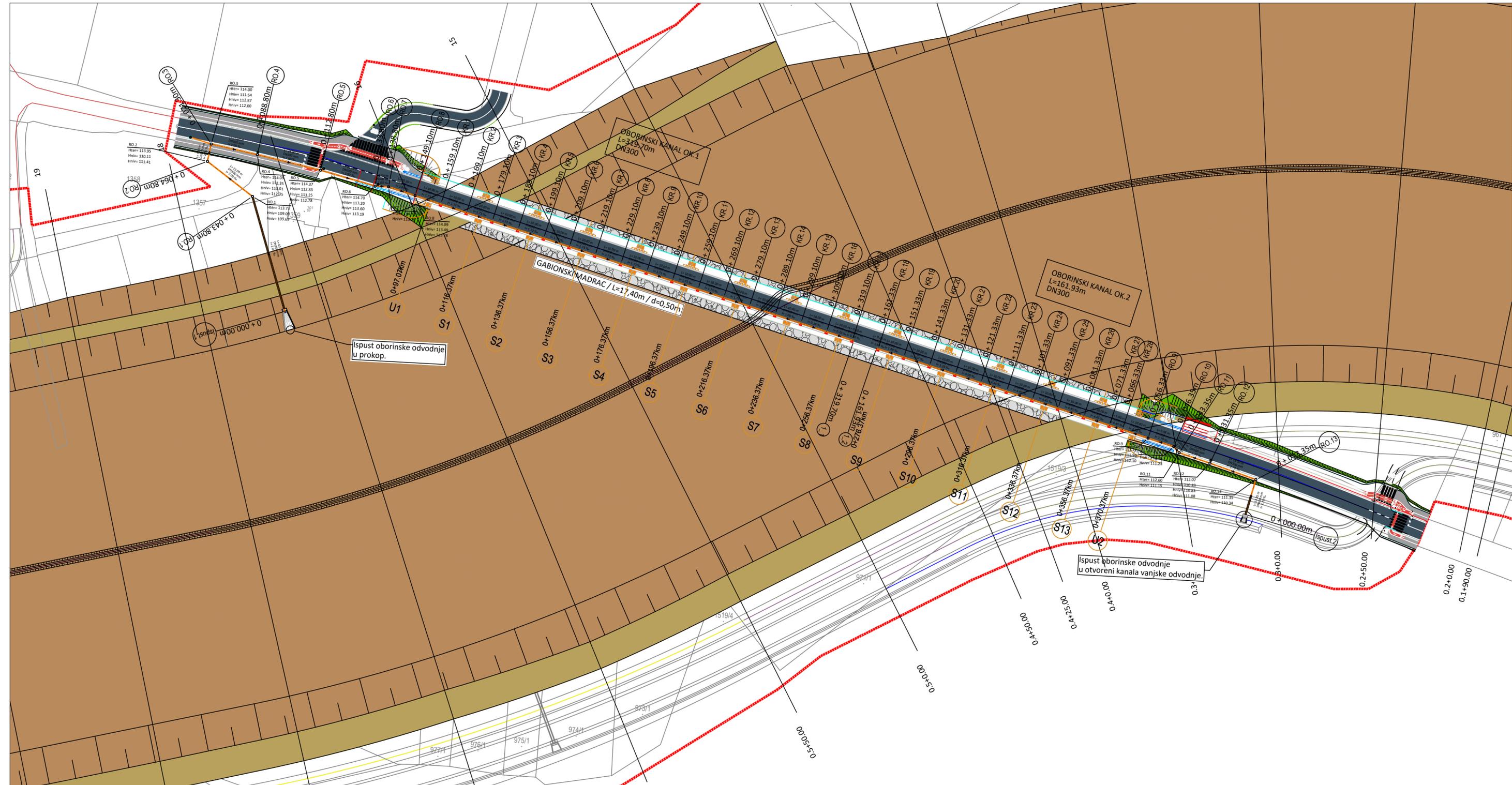
IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS
INVESTITOR I NARUČITELJ: HRVATSKE VODE 10 000 ZAGREB Ulica grada Vukovara 220 OIB: 28921383001			 INSTITUT IGH d.d. Juriša Škabića 1, 10 000 Zagreb ZAVOD ZA PROJEKTIRANJE
RAZINA RAZRADE I STRUKOVNA ODREDNICA: GLAVNI GRAĐEVINSKI PROJEKT		ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA: GP-5986/23	
GRAĐEVINA: IZGRADNJA DESNOG NASIPA KORANE, DESNOG NASIPA KUPE I PROKOPA KORANA-KUPA S NASIPIMA I RJEŠENJEM ODVODNJE NA PODRUČJU GORNJEG MEKUŠJA TE IZGRADNJA CESTOVNOG MOSTA PREKO PROKOPA -4.1.5. faza izgradnje: PROKOP KORANA - KUPA S PRATEĆIM OBJEKTIMA			
MAPA: 26 - CESTOVNI MOST PREKO PROKOPA ODVODNJA MOSTA			
SADRŽAJ: SITUACIJA PROKOPA NA DOF PODLOZI			
GLAVNI PROJEKTANT: DARKO JELAŠIĆ, dipl.ing.grad.		MJERILO:	1:5000
PROJEKTANT: ANTE LJUBIČIĆ, mag.ing.aedif. Ante Ljubičić mag.ing.aedif. Ovlašteni inženjer građevinarstva G 4810		DATUM:	Zagreb, svibanj, 2023.
SURADNICI: dr. sc. MARIJAN BABIĆ, dipl.ing.grad. ZORAN VLAINIĆ, mag.ing.aedif. DORJA TEČIĆ, mag.ing.aedif.		BROJ PROJEKTA:	72160-GP-032-2023
OZNAKA DOKUMENTA: IGH - PROKOP - GP - H 0012 - 26 - 0903 - 0		DOKUMENT:	0903



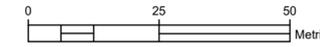
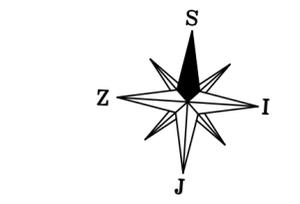
Legenda:
 - Obuhvat zahvata
 - Projektirana oborinska odvodnja DN300



IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS
INVESTITOR I NARUČITELJ: HRVATSKE VODE 10 000 ZAGREB Ulica grada Vukovara 220 OIB: 28921383001			
			
RAZINA RAZRADE I STRUKOVNA ODREDNICA: GLAVNI GRAĐEVINSKI PROJEKT		ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA: GP-5986/23	
GRAĐEVINA: IZGRADNJA DESNOG NASIPA KORANE, DESNOG NASIPA KUPE I PROKOPA KORANA-KUPA S NASIPIMA I RJEŠENJEM ODVODNJE NA PODRUČJU GORNJEG MEKUŠJA TE IZGRADNJA CESTOVNOG MOSTA PREKO PROKOPA - 4. I. faza izgradnje: PROKOP KORANA - KUPA S PRATEĆIM OBJEKTIMA			
MAPA: 26 - CESTOVNI MOST PREKO PROKOPA ODVODNJA MOSTA			
SADRŽAJ: ODVODNJA MOSTA SITUACIJA NA KATASTRU			
GLAVNI PROJEKTANT: DARKO JELAŠIĆ, dipl.ing.grad.		MJEŠLO: 1:1000	
PROJEKTANT: ANTE LJUBIČIĆ, mag.ing.aedif. 		DATUM: Zagreb, svibanj, 2023.	
SURADNICI: dr. sc. MARIJAN BABIĆ, dipl.ing.grad. ZORAN VLAINIĆ, mag.ing.aedif. DORJA TEČIĆ, mag.ing.aedif.		BROJ PROJEKTA: 72160-GP-032-2023	
OZNAKA DOKUMENTA: IGH - PROKOP - GP - H 0012 - 26 - 0904 - 0		DOKUMENT: 0904	



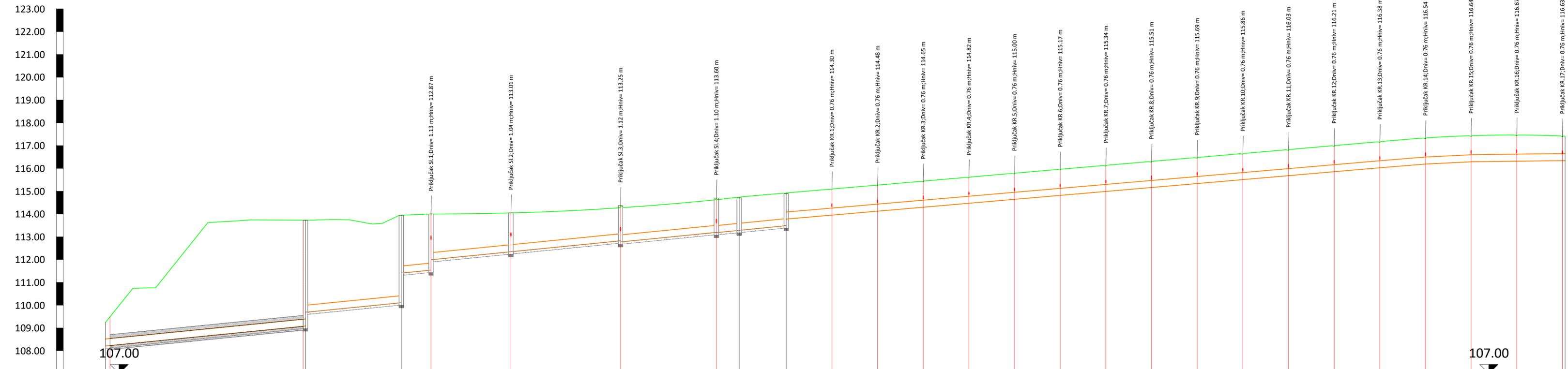
Legenda:
 - - - - - Obuhvat zahvata
 - - - - - Projektirana oborinska odvodnja DN300



IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS

INVESTITOR I NARUČITELJ: HRVATSKE VODE 10 000 ZAGREB Ulica grada Vukovara 220 OIB: 28921383001			
RAZINA RAZRADE I STRUKOVNA ODREDNICA: GLAVNI GRAĐEVINSKI PROJEKT		ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA: GP-5986/23	
GRAĐEVINA: IZGRADNJA DESNOG NASIPA KORANE, DESNOG NASIPA KUPE I PROKOPA KORANA-KUPA S NASIPIMA I RJEŠENJEM ODVODNJE NA PODRUČJU GORNJEG MEKUŠJA TE IZGRADNJA CESTOVNOG MOSTA PREKO PROKOPA - 4. I. faza izgradnje: PROKOP KORANA - KUPA S PRATEĆIM OBJEKTIMA			
MAPA: 26 - CESTOVNI MOST PREKO PROKOPA ODVODNJA MOSTA			
SADRŽAJ: ODVODNJA MOSTA IZVEDBENA SITUACIJA			
GLAVNI PROJEKTANT: DARKO JELAŠIĆ, dipl.ing.grad.		MJERILO: 1:1000	DATUM: Zagreb, svibanj, 2023.
PROJEKTANT: ANTE LJUBIČIĆ, mag.ing.aedif. 		BROJ PROJEKTA: 72160-GP-032-2023	DOKUMENT: 0905
SURADNICI: dr. sc. MARIJAN BABIĆ, dipl.ing.grad. ZORAN VLAINIĆ, mag.ing.aedif. DORJA TEČIĆ, mag.ing.aedif.			
OZNAKA DOKUMENTA: IGH - PROKOP - GP - H 0012 - 26 - 0905 - 0			

OBORINSKI KANAL OK.1
M:1:500/100

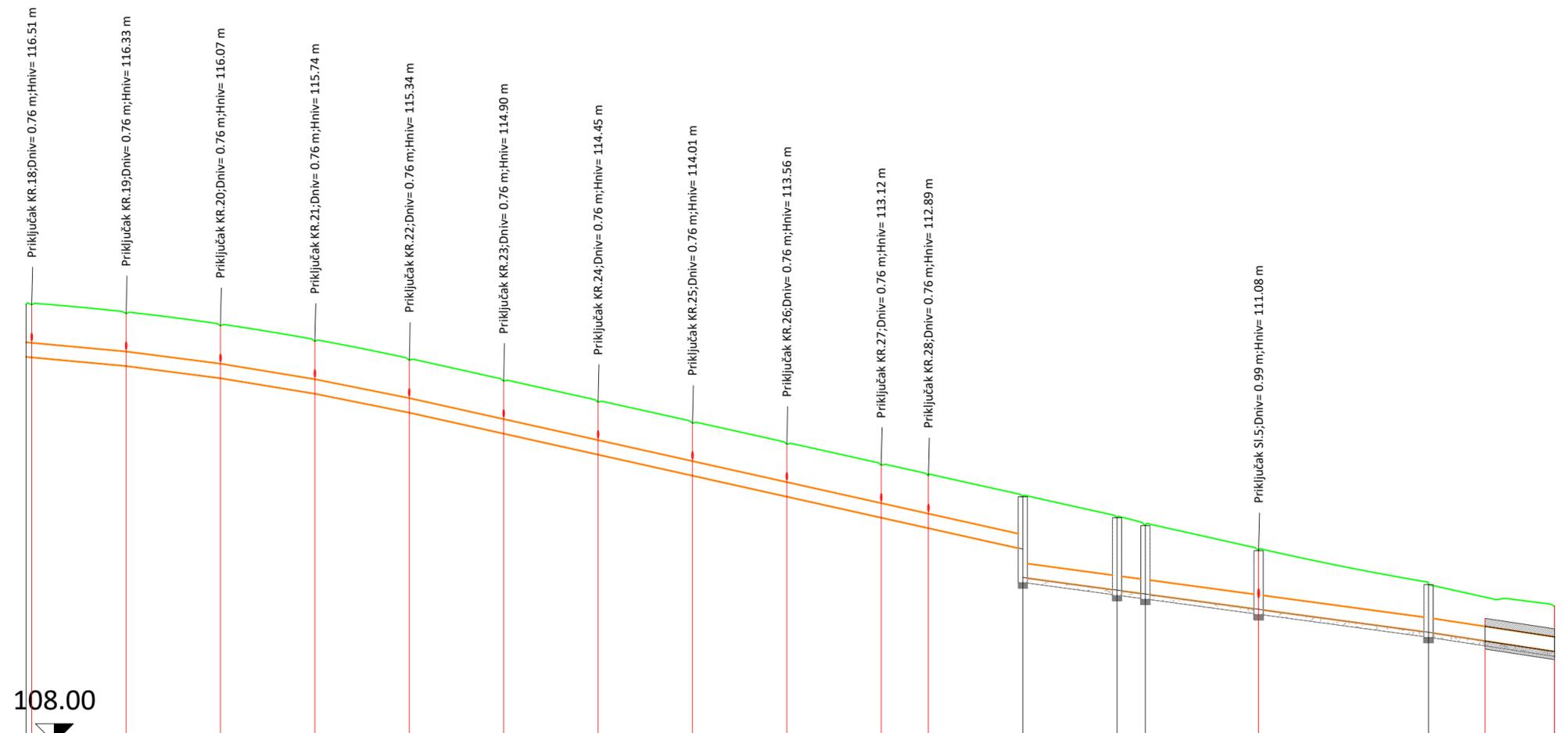
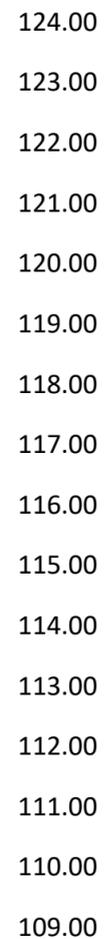


Naziv	150x150x1																							RO.1	RO.2	RO.3	RO.4	RO.5	RO.6	RO.7	RO.8	KR.1	KR.2	KR.3	KR.4	KR.5	KR.6	KR.7	KR.8	KR.9	KR.10	KR.11	KR.12	KR.13	KR.14	KR.15	KR.16	KR.17	1,1			
Visina terena [m.n.m]	109.24																							113.73	113.95	114.00	114.05	114.37	114.70	114.71	114.89	115.06	115.24	115.41	115.58	115.76	115.93	116.10	116.27	116.45	116.62	116.79	116.97	117.14	117.30	117.40	117.43	117.39	117.38			
Materijal																								GRP																												
Nazivni promjer ili širina [mm]																								300																												
Visina nivelete [m.n.m]	108.21																							109.09	110.11	111.41	111.54	112.83	112.78	113.20	113.19	113.29	113.49	113.78	113.96	114.13	114.30	114.47	114.65	114.82	114.99	115.17	115.34	115.51	115.69	115.86	116.03	116.19	116.29	116.32	116.34	116.34
Dubina nivelete [m]	1.03																							4.64	3.83	2.53	2.46	1.54	1.59	1.50	1.52	1.42	1.40	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.04	1.04	
Visina dna rova [m.n.m]	108.11																							108.98	110.01	111.31	111.44	112.72	112.67	113.09	113.08	113.18	113.39	113.78	113.96	114.13	114.30	114.47	114.65	114.82	114.99	115.17	115.34	115.51	115.69	115.86	116.03	116.19	116.29	116.32	116.34	
Dubina dna rova [m]	1.14																							4.75	3.94	2.64	2.57	1.65	1.70	1.61	1.62	1.53	1.50	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.04	1.04	
Nagib [%]																								2.00										1.73										1.63	1.00	0.28	0.20					
Duljina dionice [m]																								43.80	21.00	6.50	17.50	24.00	21.00	5.00	10.30	10.00	10.00	10.00	10.00	10.00	10.00	10.00	10.00	10.00	10.00	10.00	10.00	10.00	10.00	10.00	10.00	10.00	10.00	10.00	10.00	0.60
Stacionaže čvorova	100+00.00																							100+43.80	100+64.80	100+71.30	100+88.80	100+112.80	100+133.80	100+138.80	100+149.10	100+159.10	100+169.10	100+179.10	100+189.10	100+199.10	100+209.10	100+219.10	100+229.10	100+239.10	100+249.10	100+259.10	100+269.10	100+279.10	100+289.10	100+299.10	100+309.10	100+319.10	100+329.10	100+339.10		
Duljina/Pad	149.13 m																							2.00 %										130.02 m										1.73 %	10.00 m / 1.63 %	10.00 m / 1.00 %	10.00 m / 0.28 %	10.60 m / 0.20 %				

IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS
INVESTITOR I NARUČITELJ:			
HRVATSKE VODE 10 000 ZAGREB Ulica grada Vukovara 220 OIB: 28921383001		 INSTITUT IGH d.d. Jaska Rukavina 1, 10 000 Zagreb ZAVOD ZA PROJEKTOVANJE	
RAZINA RAZRADE I STRUKOVNA ODREDNICA:		ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA:	
GLAVNI GRAĐEVINSKI PROJEKT		GP-5986/23	
GRAĐEVINA: IZGRADNJA DESNOG NASIPA KORANE, DESNOG NASIPA KUPE I PROKOPA KORANA-KUPA S NASIPIMA I RJEŠENJEM ODVODNJE NA PODRUČJU GORNJEG MEKUSJA TE IZGRADNJA CESTOVNOG MOSTA PREKO PROKOPA - 4. i 5. faza izgradnje: PROKOP KORANA - KUPA S PRATEĆIM OBJEKTIMA			
MAPA: 26 - CESTOVNI MOST PREKO PROKOPA ODVODNJA MOSTA			
SADRŽAJ: UZDUŽNI PROFIL OBORINSKOG KANALA 1			
GLAVNI PROJEKTANT: DARKO JELAŠIĆ, dipl.ing.građ.		MJERILO: 1:500/100	
PROJEKTANT: ANTE LJUBIČIĆ, mag.ing.aedif.  HRVATSKA KOMORA INŽENERA GRAĐEVINARSTVA Ante Ljubičić mag.ing.aedif. Ovlašten inženjer građevinarstva G 4810		DATUM: Zagreb, svibanj, 2023.	
SURADNICI: dr. sc. MARIJAN BABIĆ, dipl.ing.građ. ZORAN VLAINIĆ, mag.ing.aedif. DORJA TEČIĆ, mag.ing.aedif.		BROJ PROJEKTA: 72160-GP-032-2023	
OZNAKA DOKUMENTA: IGH - PROKOP - GP - H 0012 - 26 - 1101 - 0		DOKUMENT: 1101	

OBORINSKI KANAL OK.2

M:1:500/100



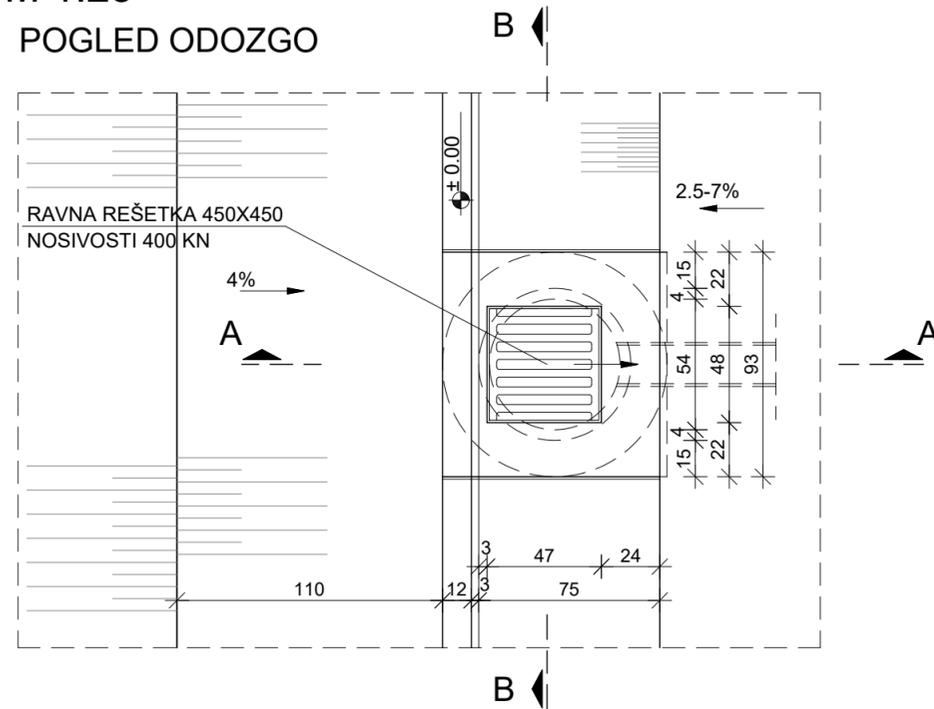
Naziv	1-2 KR.18 KR.19 KR.20 KR.21 KR.22 KR.23 KR.24 KR.25 KR.26 KR.27 KR.28 RO.9 RO.10 RO.11 RO.12 RO.13 Ispust.2																		
Visina terena [m.n.m]	117.28	117.27	117.09	116.83	116.50	116.10	115.66	115.21	114.77	114.32	113.88	113.65	113.21	112.76	112.60	112.07	111.35	110.89	
Materijal	GRP																		
Nazivni promjer ili širina [mm]	300																		
Visina nivelete [m.n.m]	116.17	116.16	115.98	115.72	115.39	114.99	114.55	114.10	113.66	113.21	112.77	112.54	112.10	111.50	111.23	111.15	110.83	110.34	109.93
Dubina nivelete [m]	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.71	1.53	1.45	1.24	1.01	0.96
Visina dna rova [m.n.m]													111.39	111.12	111.04	110.72	110.23	109.83	
Dubina dna rova [m]													1.81	1.64	1.56	1.35	1.12	1.06	
Nagib [%]		1.84	2.57	3.29	4.00	4.44				4.45						2.70			
Duljina dionice [m]	0.60	10.00	10.00	10.00	10.00	10.00	10.00	10.00	10.00	10.00	5.00	10.00	9.98	3.00	12.00	18.00	13.35		
Stacionaže čvorova	0+000+161.95	0+000+161.33	0+000+151.33	0+000+141.33	0+000+131.33	0+000+121.33	0+000+111.33	0+000+101.33	0+000+091.33	0+000+081.33	0+000+071.33	0+000+066.33	0+000+056.33	0+000+046.33	0+000+045.33	0+000+031.33	0+000+013.33	0+000+000.00	
Duljina/Pad		10.60 m 1.84 %	10.00 m 2.57 %	10.01 m 3.29 %	10.01 m 4.00 %	10.01 m 4.44 %							55.05 m 4.45 %			42.99 m 2.70 %	13.36 m 3.03 %		

IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS
INVESTITOR I NARUČITELJ:	HRVATSKE VODE 10 000 ZAGREB Ulica grada Vukovara 220 OIB: 28921383001		
RAZINA RAZRADE I STRUKOVNA ODREDNICA:	GLAVNI GRAĐEVINSKI PROJEKT		
GRAĐEVINA:	IZGRADNJA DESNOG NASIPA KORANE, DESNOG NASIPA KUPE I PROKOPA KORANA-KUPA S NASIPIMA I RJEŠENJEM ODVODNJE NA PODRUČJU GORNJEG MEKUŠJA IZGRADNJA CESTOVNOG MOSTA PREKO PROKOPA - 4. i 5. faza izgradnje: PROKOP KORANA - KUPA S PRATEĆIM OBJEKTIMA		
MAPA:	26 - CESTOVNI MOST PREKO PROKOPA ODVODNJA MOSTA		
SADRŽAJ:	UZDUŽNI PROFIL OBORINSKOG KANALA 2		
GLAVNI PROJEKTANT: DARKO JELAŠIĆ, dipl.ing.grad.	MJERILO:		1:500/100
PROJEKTANT: ANTE LJUBIČIĆ, mag.ing.aedif.	DATUM:		Zagreb, svibanj, 2023.
	BROJ PROJEKTA:		72160-GP-032-2023
SURADNICI: dr. sc. MARIJAN BABIĆ, dipl.ing.grad. ZORAN VLAINIĆ, mag.ing.aedif. DORJA TEČIĆ, mag.ing.aedif.	DOKUMENT:		1102
OZNAKA DOKUMENTA: IGH - PROKOP - GP - H 0012 - 26 - 1102 - 0			

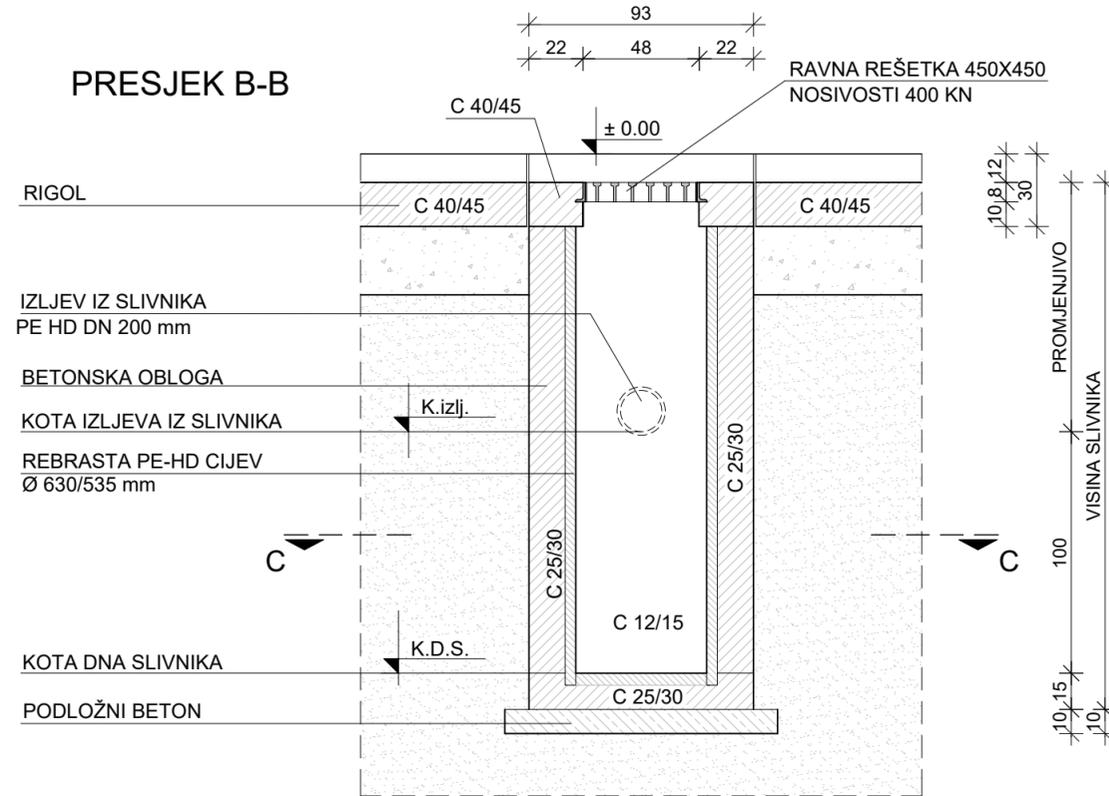
SLIVNIK S JEDNOM SLIVNIČKOM REŠETKOM

M 1:25

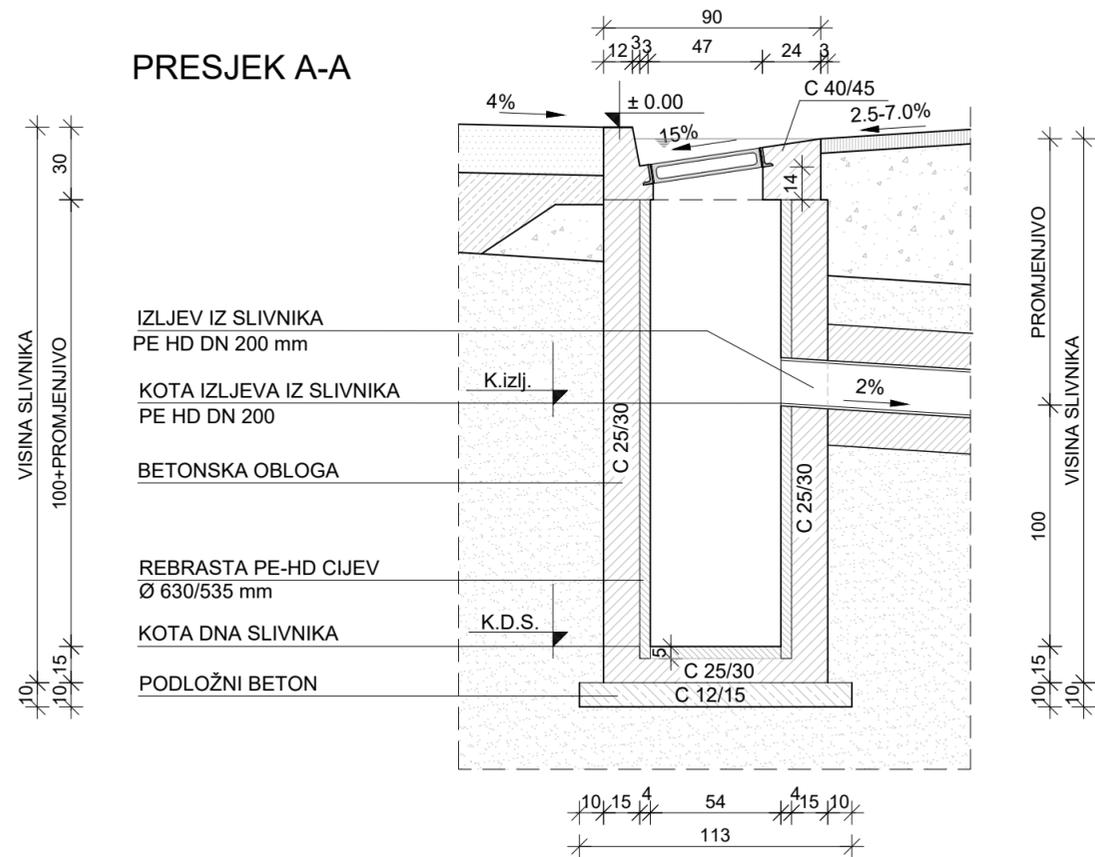
POGLED ODOZGO



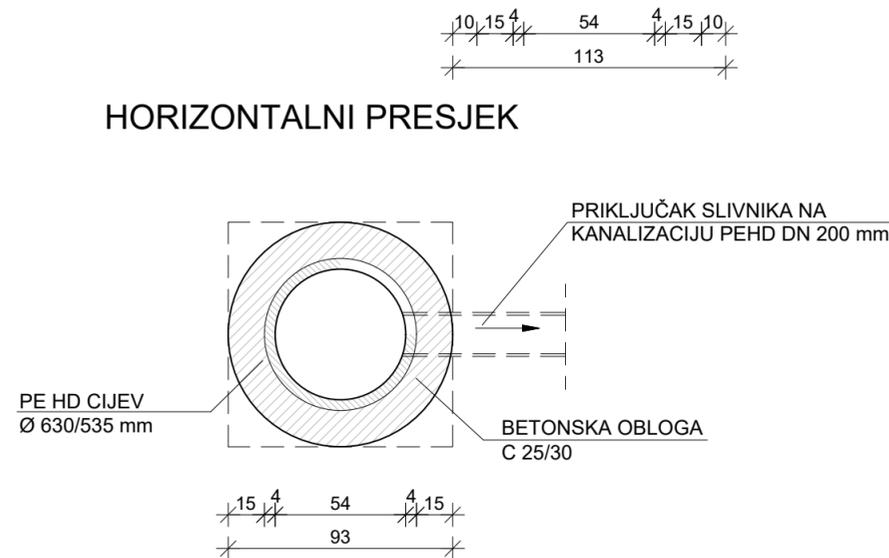
PRESJEK B-B



PRESJEK A-A

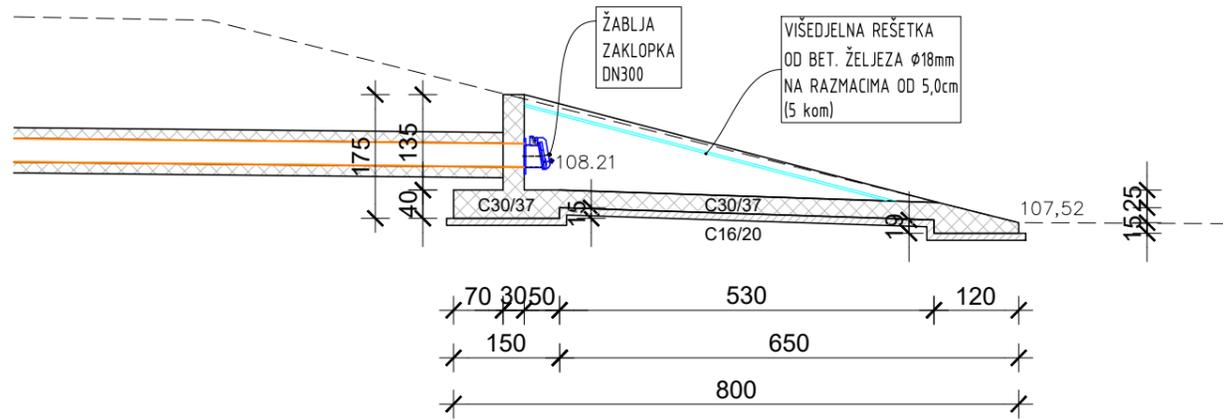


HORIZONTALNI PRESJEK

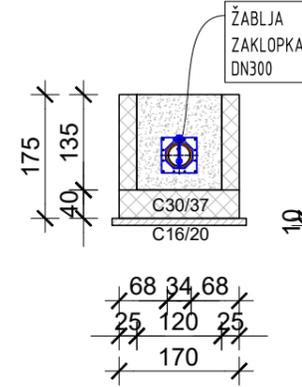


IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS
INVESTITOR I NARUČITELJ:		 	
HRVATSKE VODE 10 000 ZAGREB Ulica grada Vukovara 220 OIB: 28921383001		INSTITUT IGH d.d. Janka Rakuse 1, 10 000 Zagreb ZAVOD ZA PROJEKTIRANJE	
RAZINA RAZRADE I STRUKOVNA ODREDNICA:		ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA:	
GLAVNI GRAĐEVINSKI PROJEKT		GP-5986/23	
GRAĐEVINA: IZGRADNJA DESNOG NASIPA KORANE, DESNOG NASIPA KUPE I PROKOPA KORANA-KUPA S NASIPIMA I RJEŠENJEM ODVODNJE NA PODRUČJU GORNJEG MEKUŠJA TE IZGRADNJA CESTOVNOG MOSTA PREKO PROKOPA - 4. i 5. faza izgradnje: PROKOP KORANA - KUPA S PRATEĆIM OBJEKTIMA			
MAPA: 26 - CESTOVNI MOST PREKO PROKOPA ODVODNJA MOSTA			
SADRŽAJ: NACRT PEHD SLIVNIKA DN800			
GLAVNI PROJEKTANT: DARKO JELAŠIĆ, dipl.ing.građ.		MJERILO: 1:25	
PROJEKTANT: ANTE LJUBIČIĆ, mag.ing.aedif. 		DATUM: Zagreb, svibanj, 2023.	
SURADNICI: dr. sc. MARIJAN BABIĆ, dipl.ing.građ. ZORAN VLAINIĆ, mag.ing.aedif. DORJA TEČIĆ, mag.ing.aedif.		BROJ PROJEKTA: 72160-GP-032-2023	
OZNAKA DOKUMENTA: IGH - PROKOP - GP - H 0012 - 26 - 1202 - 0		DOKUMENT: 1202	

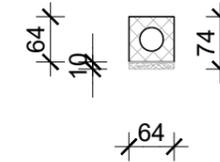
PRESJEK B-B MJ 1:100



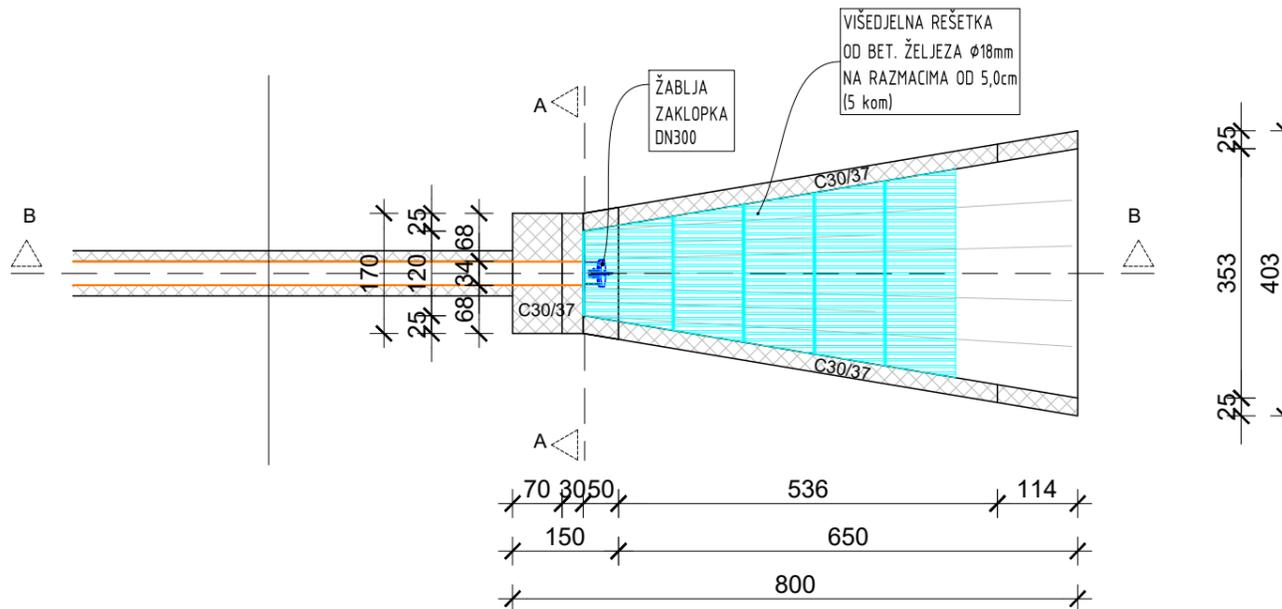
PRESJEK A-A MJ 1:100



POPREČNI PRESJEK KROZ CIJEV

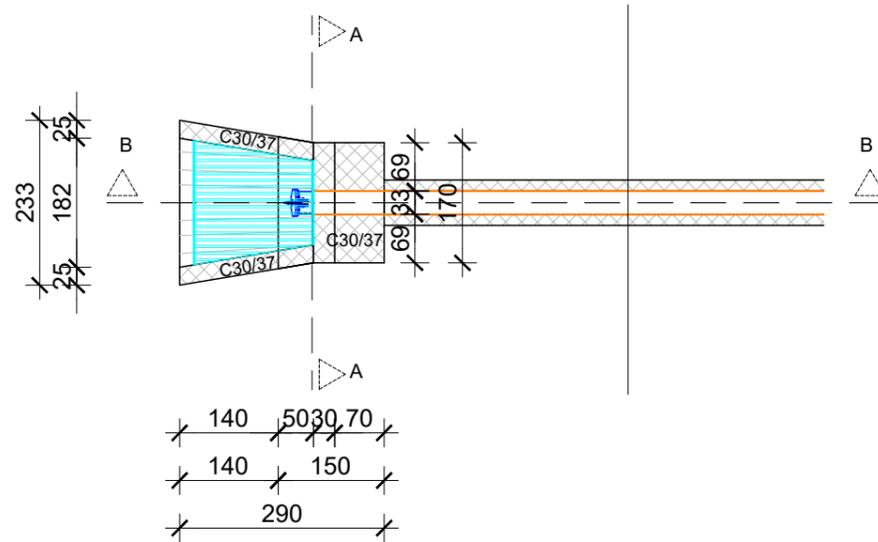


TLOCRT MJ 1:100

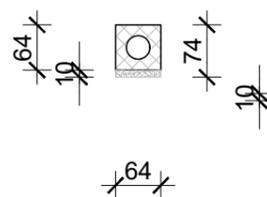


IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS
INVESTITOR I NARUČITELJ:			
HRVATSKE VODE 10 000 ZAGREB Ulica grada Vukovara 220 OIB: 28921383001		 INSTITUT IGH d.d. Jankica Rakuše 1, 10 000 Zagreb ZAVOD ZA PROJEKTIRANJE	
RAZINA RAZRADE I STRUKOVNA ODREDNICA:		ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA:	
GLAVNI GRAĐEVINSKI PROJEKT		GP-5986/23	
GRAĐEVINA: IZGRADNJA DESNOG NASIPA KORANE, DESNOG NASIPA KUPE I PROKOPA KORANA-KUPA S NASIPIMA I RJEŠENJEM ODVODNJE NA PODRUČJU GORNJEG MEKUŠJA TE IZGRADNJA CESTOVNOG MOSTA PREKO PROKOPA - 4. i 5. faza izgradnje: PROKOP KORANA - KUPA S PRATEĆIM OBJEKTIMA			
MAPA: 26 - CESTOVNI MOST PREKO PROKOPA ODVODNJA MOSTA			
SADRŽAJ: NACRT IZLJEVNE GRAĐEVINE 1			
GLAVNI PROJEKTANT: DARKO JELAŠIĆ , dipl.ing.građ.		MJERILO: 1:100	
PROJEKTANT: ANTE LJUBIČIĆ , mag.ing.aedif.  Ante Ljubičić mag.ing.aedif. Ovlašten inženjer građevinarstva G 4810		DATUM: Zagreb, svibanj, 2023.	
		BROJ PROJEKTA: 72160-GP-032-2023	
SURADNICI: dr. sc. MARIJAN BABIĆ , dipl.ing.građ. ZORAN VLAINIĆ , mag.ing.aedif. DORJA TEČIĆ , mag.ing.aedif.		DOKUMENT: 1203	
OZNAKA DOKUMENTA: IGH - PROKOP - GP - H 0012 - 26 - 1203 - 0			

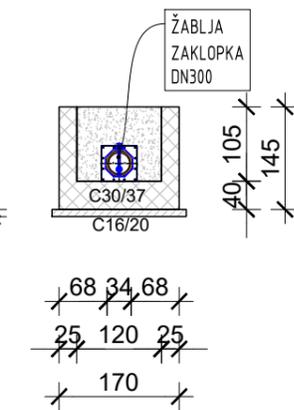
TLOCRT MJ 1:100



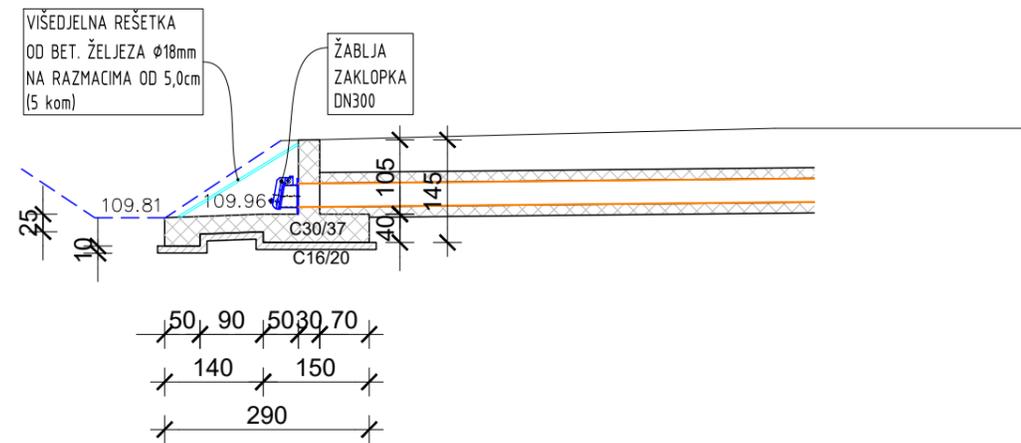
POPREČNI PRESJEK KROZ CIJEV



PRESJEK A-A MJ 1:100

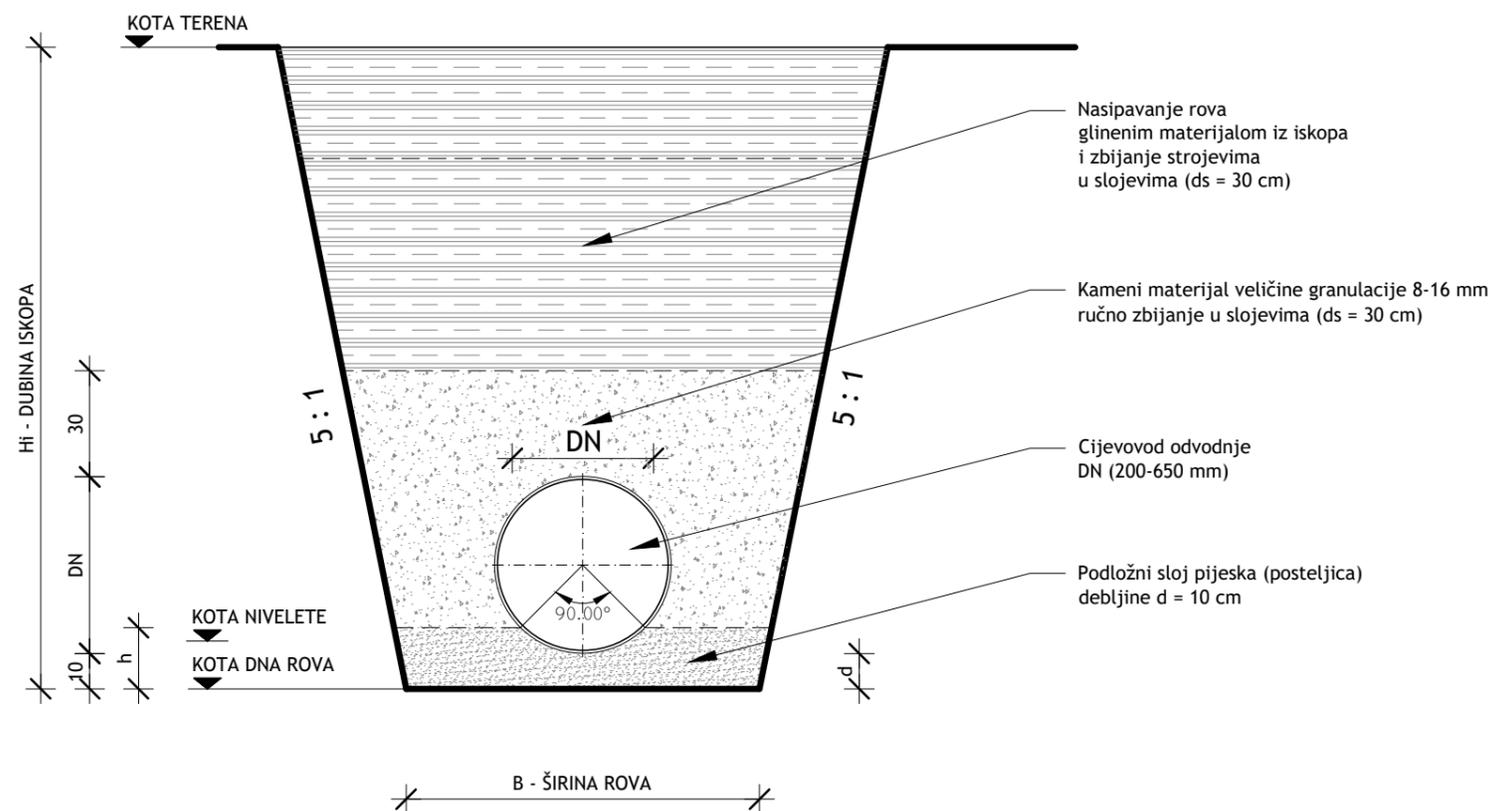


PRESJEK B-B MJ 1:100



IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS
INVESTITOR I NARUČITELJ:		 	
HRVATSKE VODE 10 000 ZAGREB Ulica grada Vukovara 220 OIB: 28921383001		INSTITUT IGH d.d. Janka Rakuše 1, 10 000 Zagreb ZAVOD ZA PROJEKTIRANJE	
RAZINA RAZRADE I STRUKOVNA ODREDNICA:		ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA:	
GLAVNI GRAĐEVINSKI PROJEKT		GP-5986/23	
GRAĐEVINA: IZGRADNJA DESNOG NASIPA KORANE, DESNOG NASIPA KUPE I PROKOPA KORANA-KUPA S NASIPIMA I RJEŠENJEM ODVODNJE NA PODRUČJU GORNJEG MEKUŠJA TE IZGRADNJA CESTOVNOG MOSTA PREKO PROKOPA - 4. i 5. faza izgradnje: PROKOP KORANA - KUPA S PRATEĆIM OBJEKTIMA			
MAPA:		26 - CESTOVNI MOST PREKO PROKOPA ODVODNJA MOSTA	
SADRŽAJ:			
NACRT IZLJEVNE GRAĐEVINE 2			
GLAVNI PROJEKTANT: DARKO JELAŠIĆ, dipl.ing.građ.		MJERILO:	
		1:100	
PROJEKTANT: ANTE LJUBIČIĆ, mag.ing.aedif.		DATUM:	
 Ante Ljubičić mag.ing.aedif. Ovlašten inženjer građevinarstva G 4810		Zagreb, svibanj, 2023.	
		BROJ PROJEKTA:	
		72160-GP-032-2023	
SURADNICI:		DOKUMENT:	
dr. sc. MARIJAN BABIĆ, dipl.ing.građ. ZORAN VLAINIĆ, mag.ing.aedif. DORJA TEČIĆ, mag.ing.aedif.		1204	
OZNAKA DOKUMENTA:			
IGH - PROKOP - GP - H 0012 - 26 - 1204 - 0			

POPREČNI PRESJEK KANALIZACIJSKOG ROVA M 1:20



KARAKTERISTIKE ROVA	ŠIRINA ROVA-B (cm)	DEBLJINA - d (cm)	VISINA - h (cm)
GRP cijev DN 200 mm	80,00	10,00	13,00
GRP cijev DN 250 mm	90,00	10,00	14,00
GRP cijev DN 300 mm	100,00	10,00	15,00
GRP cijev DN 350 mm	100,00	10,00	16,00
GRP cijev DN 400 mm	105,00	10,00	16,00
GRP cijev DN 450 mm	110,00	10,00	17,00
GRP cijev DN 500 mm	115,00	10,00	18,00
GRP cijev DN 550 mm	115,00	10,00	18,00
GRP cijev DN 600 mm	120,00	10,00	19,00
GRP cijev DN 650 mm	125,00	10,00	20,00

IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS
INVESTITOR I NARUČITELJ:		 	
HRVATSKE VODE 10 000 ZAGREB Ulica grada Vukovara 220 OIB: 28921383001		INSTITUT IGH d.d. Janka Rakuše 1, 10 000 Zagreb ZAVOD ZA PROJEKTIRANJE	
RAZINA RAZRADE I STRUKOVNA ODREDNICA:		ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA:	
GLAVNI GRAĐEVINSKI PROJEKT		GP-5986/23	
GRAĐEVINA: IZGRADNJA DESNOG NASIPA KORANE, DESNOG NASIPA KUPE I PROKOPA KORANA-KUPA S NASIPIMA I RJEŠENJEM ODVODNJE NA PODRUČJU GORNJEG MEKUŠJA TE IZGRADNJA CESTOVNOG MOSTA PREKO PROKOPA -4. i 5. faza izgradnje: PROKOP KORANA - KUPA S PRATEĆIM OBJEKTIMA			
MAPA:		26 - CESTOVNI MOST PREKO PROKOPA ODVODNJA MOSTA	
SADRŽAJ: NORMALNI POPREČNI PRESJEK KANALIZACIJSKOG ROVA			
GLAVNI PROJEKTANT: DARKO JELAŠIĆ, dipl.ing.grad.		MJERILO: 1:10	
PROJEKTANT: ANTE LJUBIČIĆ, mag.ing.aedif.  Ante Ljubičić mag.ing.aedif. Ovlašten inženjer građevinarstva G 4810		DATUM: Zagreb, svibanj, 2023.	
		BROJ PROJEKTA: 72160-GP-032-2023	
SURADNICI: dr. sc. MARIJAN BABIĆ, dipl.ing.grad. ZORAN VLAINIĆ, mag.ing.aedif. DORJA TEČIĆ, mag.ing.aedif.		DOKUMENT: 1501	
OZNAKA DOKUMENTA: IGH - PROKOP - GP - H 0012 - 26 - 1501 - 0			

