

3.1 NASLOVNA STRAN S KLJUČNIMI PODATKI O NAČRTU

ŠTEVILČNA OZNAKA NAČRTA IN
VRSTA NAČRTA:

**3 – NAČRT GRADBENIH KONSTRUKCIJ
IN DRUGI GRADBENI NAČRTI**
3/3-18 - LOKALNA KANALIZACIJA ZA METEORNO VODO

INVESTITOR:

DARS d.d.
Družba za avtoceste v R Sloveniji
Celje, Cesta XIV. Divizije 4

OBJEKT:

HC KOPER - DRAGONJA
0385 Koper – Dragonja

VRSTA PROJEKTNE DOKUMENTACIJE:

IDP - Idejni projekt

ZA GRADNJO:

NOVA GRADNJA

PROJEKTANT:

SPIT d.o.o., NOVA GORICA,
Vojkova 19, Solkan

Odgovorna oseba projektanta:

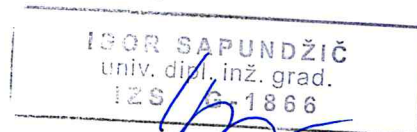
mag. Miran LOZEJ, univ.dipl.inž.grad.



Žig in podpis:
gradbeni inženiring d.o.o. Nova Gorica
Vojkova cesta 19, 5250 Solkan · 2

ODGOVORNI PROJEKTANT:

Igor SAPUNDŽIČ, univ.dipl.inž.grad.
G-1866



Osebni žig in podpis:

ŠTEVILKA NAČRTA:

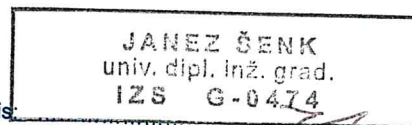
004-17/08-3

KRAJ IN DATUM IZDELAVE NAČRTA:

Nova Gorica, september 2009,
dopolnitev oktober 2012

ODGOVORNI VODJA PROJEKTA:

Janez Šenk, univ.dipl.inž.grad.
G-0474



Osebni žig in podpis:

0385		000. 2261	S.1.1	
------	--	-----------	-------	--

3.1.	Naslovna stran
3.2	Kazalo vsebine načrta
3.4	Tehnični del
3.4.1	Zabeležka recenzijske komisije
3.4.2	Odgovori na pripombe recenzenta
3.4.3	Izjava o dopolnitvi projekta po recenziji
3.4.4	Tehnično poročilo
3.5	Risbe

ZVEZEK 3/3-18.1:	
1.	Pregledna situacija ureditve odvajanja padavinskih vod s prispevnimi površinami –prvi del 1 M 1:5.000
2.	Pregledna situacija ureditve odvajanja padavinskih vod s prispevnimi površinami –drugi del M 1:5.000
3.	Gradbena situacija –odsek 1 M 1:1000
4.	Gradbena situacija –odsek 2 M 1:1.000
5.	Gradbena situacija –odsek 3 M 1:1.000
6.	Gradbena situacija –odsek 4 M 1:1.000
7.	Gradbena situacija –odsek 5 M 1:1.000
8.	Gradbena situacija –odsek 6 M 1:1.000
9.	Gradbena situacija –odsek 7 M 1:1.000
10.	Gradbena situacija –odsek 8 M 1:1.000
11.	Gradbena situacija –odsek 9 M 1:1.000
12.	Gradbena situacija –odsek 10 M 1:1.000
13.	Gradbena situacija –odsek 11 M 1:1.000
14.	Gradbena situacija –odsek 12 M 1:1.000
15.	Gradbena situacija –odsek 13 M 1:1.000

0385**001.2261****S.1.1**

ZVEZEK 3/3-18.2:

16.	Karakteristični prerezi ceste od P-9 do P38	M 1:100
17.	Karakteristični prerezi ceste od P44 do P100	M 1:100
18.	Karakteristični prerezi ceste od P107 do P116	M 1:100
19.	Karakteristični prerezi ceste od P127 do P186	M 1:100
20.	Karakteristični prerezi ceste od P193 do P263	M 1:100
21.	Karakteristični prerezi ceste od P273 do P282	M 1:100
22.	Karakteristični prerezi ceste od P297 do P303	M 1:100
23.	Karakteristični prerezi ceste od P316 do P322	M 1:100
	23.1 Karakteristični prerezi ceste od P326 do P328	M 1:100
24.	Karakteristični prerezi ceste od P334 do P344	M 1:100
25.	Karakteristični prerezi ceste od P372 do P427	M 1:100
26.	Karakteristični prerezi ceste od P434 do P440	M 1:100
27.	Karakteristični prerezi ceste od P458	M 1:100
28.	Karakteristični prerezi ceste od P496	M 1:100
29.	Karakteristični prerezi ceste od P505 do P538	M 1:100
30.	Karakteristični prerezi ceste od P551 do P555	M 1:100
31.	Karakteristični prerezi ceste od P560 do P587	M 1:100
	31.1 Karakteristični prerezi ceste od P591 do P603	M 1:100
32.	Karakteristični prerezi ceste od P617 do P675	M 1:100
33.	Karakteristični prerezi ceste od P690 do P736	M 1:100
34.	Karakteristični prerezi ceste od P748 do P754	M 1:100
	34.1 Karakteristični prerezi ceste od P761 do P789	M 1:100
35.	Pregledni vzdolžni profil met. kanalizacije - HC	M 1:5.000/500
	35.1 Vzdolžna profila MK1 in MK2	M 1:1.000/100

ZVEZEK 3/3-18.3:

	35.2 Vzdolžni profili MK3, MK3-1 in MK2	M 1:1.000/100
	35.3 Vzdolžni profil MK5	M 1:1.000/100
	35.6 Vzdolžni profil MK7	M 1:1.000/100
	35.7 Vzdolžni profili MK8, MK8-1, MK9 in MK10	M 1:1.000/100
	35.8 Vzdolžni profil MK11	M 1:1.000/100
	35.9 Vzdolžni profil MK12	M 1:1.000/100
	35.10 Vzdolžna profila MK13 in MK13-1	M 1:1.000/100
	35.11 Vzdolžni profil MK14	M 1:1.000/100
	35.12 Vzdolžni profil MK15	M 1:1.000/100
	35.13 Vzdolžni profil MK16	M 1:1.000/100
	35.14 Vzdolžni profili MK17, MK18 in MK19	M 1:1.000/100
	35.15 Vzdolžni profil MK20	M 1:1.000/100
	35.16 Vzdolžna profila MK21 in MK22	M 1:1.000/100
	35.17 Vzdolžni profil MK23	M 1:1.000/100
	35.18 Vzdolžni profil MK24	M 1:1.000/100
36.	Karakteristični prerez zemeljskega zadrževalnega bazena	M 1:100
	36.1 Prečni prerezi zadrževalnih bazenov ZB1, ZB2, ZB3 in ZB6, ZB7, ZB8	M 1:100
	36.2 Prečni prerezi zadrževalnih bazenov ZB4 in ZB5	M 1:100
	36.3 Prečni prerezi zadrževalnih bazenov od ZB9 do ZB17	M 1:100

0385

000.2261

S.3.2

36	4	Prečni prerezi zadrževalnih bazenov ZB16 ZB17 ZB18 in ZB19	M 1:100
37		Zadrževalni bazen v Škocjanskem zatoku ZB5	M 1:200, 50
38		Zadrževalni bazen 14 – AB konstrukcija	M 1:100, 200
39		Detajl črpališča meteorne vode na deviaciji Tribanske ceste 1-4	M 1:50
40		Detajl črpališča meteorne vode ob podvozu na deviaciji poljske poti 1-7	M 1:50
41		Načrt tipskega cevnege prepusta	M 1:50, 100
42		Detajl zavarovanja odvodnega jarka s kamnometom	M 1:25
43		Detajl zavarovanja odvodnega jarka z AB koritnico B=40 cm	M 1:25
44		Detajli AB koritnic	M 1:25
45		Detajl polaganja kanalizacijske cevi	
46		Detajl polaganja betonske kanalizacijske cevi	
47		Detajl obbetoniranja kanalizacijske cevi profila do DN 250	
48		Detajl obbetoniranja kanalizacijske cevi profila nad DN 250	
49		Detajl polaganja drenažne cevi	
50		Detajl zaščite kanalizacijske cevi na prečkanju s HC	M1:50
51		Detajl predfabriciranega kanalizacijskega polietilenskega revizijskega jaška	M1:25
52		Detajl betonskega predfabriciranega revizijskega jaška	M1:25,20
53		Detajl betonskega kaskadnega predfabriciranega RJ	M1:25,20
54		Detajl požiralnika tip »A«	M1:25
55		Detajl polaganja predfabricirane kanalete	M1:10
56		Detajl križanja kanalizacije (vodovoda) s plinovodom	M1:25
57		Detajl križanja vodovoda in kanalizacije	M1:25
58		Detajl križanja električnih in TT kablov s kanalizacijo	M1:25
59		Detajl slepega priključka na betonsko cev	M1:20
60		Detajl slepega priključka iz oblikovnih kosov	M1:25

0385

000.2261

S.3.2

0385		000.2261	T.1.1	
-------------	--	-----------------	--------------	--

3.4.1 ZABELEŽKA RECENZIJSKE KOMISIJE

0385		000.2261	T.1.1	
-------------	--	-----------------	--------------	--

Številka: 402-26/09-DDC/DT-88
Datum: 12.01.2010

ZABELEŽKA

sestanka **Recenzijske komisije**, ki je bil dne 03.12.2009 pri Družbi za avtoceste v Republiki Sloveniji, v prostorih na Ulici XIV. divizije 4 v Celju

Tema sestanka: IDP (Strokovne podlage za DPN)
HC Koper – Dragonja

- a) **Vodnogospodarske ureditve**
- b) **Regulacije**
- c) **Lokalna kanalizacija za meteorno vodo**
- d) **Lokalni cevovodi za odpadno vodo**
- e) **Prestavitve EE in TK vodov**
- f) **Javna razsvetljava**
- g) **Klic v sili**
- h) **Oskrbna postaja**
- i) **AC baza**

(JV Proniz d.o.o. Lj. & PA-NG d.o.o. Lj. & SPIT d.o.o. Solkan & Ginex d.o.o. NG & Projekt Nova Gorica d.d., št. projekta: C-180/07, sept.2009)

Navzoči:

- g. Pavel Saje, predsednik recenzijske komisije
- g. Jože Zimšek, stalni član, predstavnik Naročnika
- prof.dr. Janez Žmavc, stalni član
- g. Jože Lapi, občasni član
- g. Aleksander Morano, DARS, AC baza Kozina
- g. Blaž Kuželički, DDC
- g. Tomaž Pogačnik, Proniz d.o.o. Lj.
- prof.dr. Jože Panjan, recenzent
- g. Stane Pavrič, recenzent
- g. Rajko Vecchiet, Projekt Nova Gorica d.d.
- ga. Helena Colja, Projekt Nova Gorica d.d.
- g. Muriz Kadribašič, SPIT d.o.o. Solkan

Projektno dokumentacijo je izdelal JV Proniz d.o.o. Lj. & PA-NG d.o.o. Lj. & SPIT d.o.o. Solkan & Ginex international d.o.o. Nova Gorica & Projekt Nova Gorica d.d., odgovorni vodja projekta je Janez Šenk, univ.dipl.inž.grad., odgovorni projektant cestnega dela je Tomaž Pogačnik, univ.dipl.inž.grad. in Katja Bebar, univ.dipl.inž.grad.

SPIT d.o.o. Nova Gorica

- Lokalna kanalizacija za meteorno vodo in lokalna kanalizacija za odpadno vodo; odgovorni projektant Igor Sapundžič, univ.dipl.inž.grad.
- Prestavitev elektro energetskih vodov, prestavitve telekomunikacijskih vodov, javna razsvetljava in sistem klic v sili; odgovorni projektant Primož Poje, univ.dipl.inž.el.

Projekt Nova Gorica d.d.

- Idejna rešitev Oskrbne postaje (Spremljajoči objekt Tipa – 2 Bencinski servis na območju Bandela), odgovorni projektant arhitekture Nataša Leban, univ.dipl.inž.arh., odgovorni projektant zunanje ureditve Rajko Vecchiet, univ.dipl.inž.grad.

Projektno dokumentacijo so pregledali:

- Rok Fazarinc, univ.dipl.inž.grad.,(regulacije, vodnogospodarske ureditve), poročili z dne november 2009
- Iztok Leben, univ.dipl.inž.grad., (regulacije, vodnogospodarske ureditve), poročili z dne 17.11.2009;
- Prof.dr. Jože Panjan, univ.dipl.inž.grad., (kanalizacija), poročili z dne november 2009
- Stane Pavrič, dipl.inž.el., (EE vodi, TK vodi, JR in klic v sili), poročila z dne 28.10.2009; 29.10.2009, 30.10.2009 in 31.10.2009
- Janez Pugelj, univ.dipl.inž.grad., (oskrbna postaja), poročilo z dne 09.11.2009
- Aleksander Morano, univ.dipl.inž.grad., (AC baza), poročilo z dne 10.11.2009
- Florjana Volk, univ.dipl.inž.arh., (AC baza), poročilo z dne 8.11.2009

Vsa poročila so sestavni del zabeležke.

Recenzijska komisija je na podlagi pisnih poročil recenzentov in razprave na sestanku sprejela naslednje ugotovitve, zaključke in sklepe za pregledane načrte:

Vodnogospodarske ureditve

Regulacije

Ugotovitve k poročilu g. Lebena in g. Fazarinca

Sklep 1:

Načrt je potrebno dopolniti v skladu s pripombami recenzentov, navedenimi v poročilu o pregledu projekta, oziroma naj se ugotovitve in pripombe recenzentov z Inženirjem in recenzentom g.Panjanom medsebojno uskladijo.

Kanalizacija za meteorno vodo

Ugotovitve k poročilu g. Panjana:

Sklep 2:

Predstavnik projektanta se strinja s pripombami recenzenta, navedenimi v poročilu o pregledu projekta in jih bo upošteval pri korekciji oziroma dopolnitvi načrta.

Sklep 3:

Recenzijska komisija predlaga, da se točka j. osvoji in načrt ustrezno korigira.

Kanalizacija za odpadno vodo

Ugotovitve k poročilu g. Panjana:

Sklep 4:

Predstavnik projektanta se strinja s pripombami recenzenta, navedenimi v poročilu o pregledu projekta in jih bo upošteval pri korekciji oziroma dopolnitvi načrta.

Prestavitve EE vodov

Ugotovitve k poročilu g. Pavriča:

Sklep 5:

Projektant na seji ni bil prisoten, se pa strinja s pripombami recenzenta, navedenimi v poročilu o pregledu projekta in jih bo upošteval pri korekciji oziroma dopolnitvi načrta.

Sklep 6:

Glede pogoja soglasodajalca ELES-a o zagotovitvi služnosti se mora projektant dogovoriti s predstavnikom Naročnika o služnostni pogodbi.

Sklep 7:

Od 60 prečkanj EE vodov je po mnenju recenzenta 28 za naročnika finančno neupravičeni in jih mora sofinancirati elektro gospodarstvo.

Sklep 8:

Pogoji soglasodajalca Elektro Primorska so za Naročnika nesprejemljivi in jih je potrebno uskladiti.

Prestavitve TK vodov

Ugotovitve k poročilu g. Pavriča:

Sklep 9:

Projektant na seji ni bil prisoten, se pa strinja s pripombami recenzenta, navedenimi v poročilu o pregledu projekta in jih bo upošteval pri korekciji oziroma dopolnitvi načrta.

Sklep 10:

Pogoji soglasodajalca Telekom so za Naročnika nesprejemljivi in jih je potrebno uskladiti.

Javna razsvetljava

Ugotovitve k poročilu g. Pavriča:

Sklep 11:

Projektant na seji ni bil prisoten, se pa strinja s pripombami recenzenta, navedenimi v poročilu o pregledu projekta in jih bo upošteval pri korekciji oziroma dopolnitvi načrta.

Sklep 12:

Poenotiti je potrebno opremo razsvetljave na trasi in ostalih infrastrukturnih objektih.

Klic v sili

Ugotovitve k poročilu g. Pavriča:

Sklep 13:

Projektant na seji ni bil prisoten, se pa strinja s pripombami recenzenta, navedenimi v poročilu o pregledu projekta in jih bo upošteval pri korekciji oziroma dopolnitvi načrta.

Sklep 14:

Pogoji soglasodajalca MORS so za Naročnika sprejemljivi pod pogojem, da Naročnik zagotovi MORS-u kabelsko kanalizacijo, ne pa lastništva, za kar se sklene ustrezen sporazum.

Oskrbna postaja

Ugotovitve k poročilu g. Puglja:

Sklep 15:

Recenzent na seji ni bil prisoten. Ugotovitve in pripombe, navedene v poročilu o pregledu projekta, recenzent uskladi s projektantom.

Sklep 16:

Recenzijska komisija na pobudo g. Zimška predlaga, da projektant prouči možnost nove lokacije enostranske oskrbne postaje z bencinskim servisom in počivališčem z višjim nivojem uslug na atraktivni lokaciji. Objekti v sklopu spremljajočega objekta naj se oblikujejo v stilu istrske vasi. Na spremljajočem objektu naj se predvidi ustrezna turistična ponudba 3 – ranga (restavracija).

AC baza Kozina ob HC Koper - Dragonja

Ugotovitve k poročilu ga. Volk:

Recenzentka na seji komisije ni bila prisotna. Na navedene ugotovitve in pripombe recenzentke v poročilu o pregledu projekta sta odgovore pripravila projektanta načrta g. Vecchiet in ga. Leben Lavriša.

Sklep 17:

S pojasnili in odgovori projektanta se recenzijska komisija načeloma strinja. Posamezne ključne ugotovitve in pripombe naj recenzentka in projektanta v sodelovanju g. Moranom medsebojno uskladijo.

Ugotovitve k poročilu g. Morana (vzdrževalec DARS):

Sklep 18:

Načrt je potrebno dopolniti v skladu s pripombami recenzenta, navedenimi v poročilu o pregledu projekta.

Po izvršenih dopolnitvah in popravkih projektne dokumentacije mora projektant pridobiti izjavo sodelujočih recenzentov, da je obravnavana projektna dokumentacija korigirana in dopolnjena skladno z zahtevami Recenzijske komisije (zabeležka št. 402-26/09-DDC/DT-88 z dne 12.01.2010). En podpisan izvod izjave za vsak posamezni načrt je potrebno dostaviti v arhiv Recenzijske komisije.

Skrbnik projektne dokumentacije mora s strokovnimi službami Inženirja preveriti resničnost izjav sodelujočih recenzentov o izvršenih dopolnitvah, skladno z zahtevki in sklepi recenzijske komisije, kar zagotovi s svojim podpisom v izjavi.

Projekti morajo biti zvezani in vsebinsko opremljeni po Pravilniku o projektni dokumentaciji (Ur.l. RS št. 55/2008). Smiselno je potrebno upoštevati Klasifikacijski načrt za projektno dokumentacijo (RS Ministrstvo za promet in DRSC, september 2002, dopolnitev oktober 2003).

Upoštevati je potrebno novi Zakon o graditvi objektov ZGO-1-UPB1 (Ur. l. RS št. 102/04) in Zakon o spremembah in dopolnitvah Zakona o graditvi objektov (ZGO-1B, Ur. l. RS, št. 126/2007, z dne 31.12.2007).

Projektant mora urediti vsebino projektne dokumentacije tako, da bodo načrti in navedene tehnične specifikacije v skladu s 37. členom Zakona o javnih naročilih ZJN-2.

Zabeležko pripravila:
Blaž Kuželički, univ.dipl.inž.grad.

Predsednik komisije:
Pavel Saje, univ.dipl.inž.grad.

Pavel Saje, univ.dipl.inž.grad.

Dostaviti:

- DARS d.d. + poročila
- vsem navzočim
- DDC: Projekt 4 + poročila
- DDC: g. S. Henigman, g. D. Vrtovec, ga. K. Eržen
- Ga. F. Volk, Petkova 66, Lj.
- SPIT d.o.o. NG, g. I. Sapundžič, g. P. Poje

0385		000.2261	T.1.1	
-------------	--	-----------------	--------------	--

HC KOPER - DRAGONJA
LOKALNA KANALIZACIJA ZA METEORNO VODO
(S KONTROLIRANO ODVODNJO)
Recenzija projektne dokumentacije

NAROČNIK: **DDC svetovanje in inženiring, Družba za svetovanje in inženiring, d.o.o.**
Sektor za potrjevanje tehnične dokumentacije
Kotnikova ulica 40
1000 Ljubljana
p.p. 258

Številka: 402-26/09-DT-251, 385/06

Naziv projekta: IDP, štev.: C – 180/07, HC Koper - Dragonja
Novogradnja

Naziv načrta: IDP, štev.n.: 004-17/08-3, 3/3 Lokalna kanalizacija za meteorno vodo, SPIT
d.o.o., Nova Gorica, september 2009

Poročilo izdelal: izred. prof. dr. Jože Panjan, IZS: G – 1446, T – 0669, TD 0669

Datum: november 2009

I. SPLOŠNO

Predmet pregleda je tehnična dokumentacija načrta IDP »Lokalna kanalizacija za meteorno vodo«, ki ga je izdelal SPIT d.o.o., Nova Gorica, maj 2009, odgovorni vodja projekta, Janez Šenk, G – 0474 in mag. Miran Lozej, udig, G – 0378. Investitor je DARS, Ul. XIV divizije 4, 3000 Celje.

Pregledana je bila naslednja projektno – tehnična dokumentacija:

- Vodilna mapa (del), projektant, Proniz d.o.o. Ceta Ljubljanske brigade 23, 1117 LJUBLJANA, Projektivni atelje d.o.o. Kersnikova 9, 1000 LJUBLJANA in Ginex International d.o.o., Rejčeva ulica 3, 5000 NOVA GORICA
- 3 GRADBENE KONSTRUKCIJE IN DRUGI GRADBENI NAČRTI,
- 3/3 Lokalna kanalizacija za meteorno vodo, SPIT d.o.o., Nova Gorica, št.ev.n.: 004-17/08-3, september 2009, odgovorni projektant, Igor Sapundžić, udig, (G – 1866).

HC Koper – Dragonja ima za osnovni cilj zagotoviti ustrezno vodenje tranzitnega prometa iz notranjosti Slovenije in smeri Trsta proti področjem Hrvaške Istre tako, da se v čim večji meri izogne mešanju z lokalnim prometom na cestnem omrežju občine Koper. Trasa se začne z odcepom iz obstoječe obalne hitre ceste HC Koper – Srmin med priključkoma Bertoki in Slavček in vodi mimo Kopro do obstoječe tripasovnice proti Šmarju, naprej pa po koridorju glavne ceste Šmarje – Dragonja do mejnega prehoda Dragonja. Z geološkega vidika se trasa prične na območju malonosilnih morskih sedimentov, sicer pa poteka po trdni hribinski podlagi eocenskega fliša. Vse večje doline med flišnim gričevjem pa so iz rečnih in morskih naplavin (Vanganelška in Olmo, dolina Drnice in dolina Dragonje). Dolžina obravnavanega odseka je cca 16 km.

II. O PROJEKTU

Načrt obravnava ureditev odvodnje padavinskih vod s cestišč in zaščito odvodnikov v skladu s Pravilnikom o projektiranju cest (2005), Uredbi o emisiji snovi pri odvodnjavanju padavinske vode iz javnih cest Ur.l. 47/2005 in Navodila projektan-tom...(1999).

Pri izdelavi idejnega projekta je bila upoštevana naslednja projektno dokumentacija:

- Gradbeno – tehnični elaborat za HC Koper – Dragonja; Investbiro Koper d.d., št. porj. 0914-1, junij 2006;
- Študija variant za HC Koper – Dragonja; PS prostor d.o.o., št. U/041-2006, junij 2007;
- Prometno in prometno-ekonomsko vrednotenje HC Koper - Dragonja, PNZ d.o.o. Ljubljana, št.12-1112/2, julij 2006;

- smernice nosilcev urejanja prostora ter program priprave za izdelavo državnega lokacijskega načrta
- Analizo smernic pred izdelavo ŠV.

Iz vodnogospodarskih pogojev je razvidno, da je potrebno določiti za vse površinske vodotoke visoke vode s povratno dobo sto let.

Za HC je predvideno 24 meteornih kanalov s skupno dolžina vseh kanalov 16.658 m. Za čiščenje (kontrolirano odvodnjo) je predvidenih 24 zadrževalnih bazenov s KLO in črpališča. Kanali so dimenzionirani na računski naliv $t_r = 5$ minut za meteorno postajo Portorož letališče. Projektant je privzemal različne povratne dobe in sicer za nasipe $T = 5$ let in $q_{5\min} = 556$ l/(s.ha), za vkope $T = 25$ let in $q_{5\min} = 922$ l/(s.ha), depresije $T = 50$ let in $q_{5\min} = 1074$ l/(s.ha), za povezovalne ceste pa glede na rang ceste s: $q_{5\min} = 156$ l/(s.ha) za $T = 1$ leto, $q_{5\min} = 312$ l/(s.ha) za $T = 2$ leti, $q_{5\min} = 556$ l/(s.ha) za $T = 5$ let, $q_{5\min} = 718$ l/(s.ha) za $T = 10$ let in $q_{5\min} = 922$ l/(s.ha) za 25 let. Hrapavost za kanale je privzeta $n = 0,13$.

Investicijski stroški so ocenjeni na 12,100.00,00 EUR.

Po projektni nalogi morajo načrti odvodnjavanje vsebovati: Tehnično poročilo (opis sistema odvodnjavanja, zasnova ureditev, izvedba, hidravlični izračun), pregledno situacijo, situacija prispevnih površin, situacija M 1:1.000, vzdolžni profili, bazene.

IDP-ju so priloženi: projektna naloga, tehnično poročilo in hidravlični izračuni ter risbe situacij, prečnih karakterističnih prereзов in detajli. Vzdolžni profili niso priloženi. Ni priložen aproksimativni predračun ampak samo skupna rekapitulacija.

Pripombe na projekt

- A. V redniku 18.1 pri vrsti načrta v 3/3 je napačno napisano, LOKALNI CEVOVODI ZA VODO IN LOKALNA KANALIZACIJA ZA ODPADNO VOD, oz. sta zamenjana lista z kanalizacijo za odpadno vodo.
 - A.1. Pripombo bomo upoštevali
 - B. datuma izdelave načrta na prvem listu ter v glavah načrtov sta različna od datuma na hrbtu rednika »fascikla« (maj, september).
 - B.2. Pripombo bomo upoštevali
- C. Naslov načrta: »Lokalna kanalizacija za meteorno vodo« se mi zdi neprimeren, saj je iz projektne naloge razvidno, da gre za načrt(e) »Kontrolirane odvodnje padavinskih voda« iz HC in ne le za lokalno meteorno kanalizacijo.

- C.3.** Naslov načrta je prevzet iz klasifikacijskega načrta z projektno dokumentacijo DRSC, ki je obvezen za obvezen za načrte katerih je investitor DARS in DRSC .
- D. oznake za legende niso najbolj razumljive in usklajene (niti barvno niti z oznako).
- D.4.** Pripombo bomo upoštevali
- E. v pregledni situaciji v M 1:5000, niso jasno definirane zasnove sistemov odvodnje (vododelnice, lastne prispevne površine) in niso vrisane smeri odtoka.
- E.5.** Pripombo bomo upoštevali
- F. manjka pregledni vzdolžni profil v M 1 : 5000/110 (ali 250 ali 500) z definiranimi vododelnicami in sistemi odvodnje.
- F.6.** Pripombo bomo upoštevali
- G. Izračunani koeficientov odtoka in hidravlični izračuni požiralnikov so preveč natančni (glede na dejanske razmere).
- H. ni razvidno, kako se je določal Q_{krti}, ki se mora kontrolirano odvodnjavati po Uredbi Ur.l. 47/2005 (prvi val onesnaženja)
- H.7.** Kritični odtok je prikazan v tabelah izračuna odtoka s prispevnih površinah. Upoštevana je tudi redukcija v funkciji časa dotoka.
- I. ni razvidno, kaj je to Q_{suš}, h_{suš} in v_{suš} ker tega pri padavinski kanalizaciji ne poznamo. Najbrž gre za dejansko pretoke, polnitev in hitrosti vode v ceveh. Prav tako bi bilo namesto 100 % Q, h, v zaradi enot, ki so napisane, pisati Q₀, h₀ in v₀. Prav tako je potrebno popraviti vse oznake v legendi(ah) hidravličnih izračunov.
- I.8.** Pripombo bomo upoštevali
- J. Hidravlični izračun preveč diferencirano obravnava kanale in s preveliko povratno dobo. Normalno ločimo nasip, vkop in podvoze – depresije s povratnimi dobami pri nasipu 1 leto izjemoma 2 leti, vkop 2 leti izjemoma 5 let, podvozi 25 let izjemoma 50 let. Zaradi tega so kanali preveč dimenzionirani – večji profili. Projektant naj izračuna za normalne razmere in naredi samo kontrolo na izjemne nalive.
- J.9.** Izračuni so narejeni skladno z osnutkom TSC ja 03.380. V hidravličnem izračunu bomo dodali izračune za merodajne nalive skladno z priporočilom recenzenta. V numeričnem hidravličnem profilu bojo prikazani vsi relevantni podatki na osnovi katerih je določena niveleta cevi, ozirom določne vzdolžni profil in izbrane dimenzije kanalov.
- K. iz tehničnega poročila je slabo razvidno koliko je zadrževalnih bazenov v zemeljski (21 v mokri izvedbi 1 v suhi), betonski (1) ali cevni (1) izvedbi, koliko je črpališč in koalescentnih lovilcev olj - KLO. Projektant naj poda tabelo z imeni, lokacijami,

volumni (efektivni, dejanski) in vrsto zadrževalnika ter zmogljivosti ČRP (računske, dejanske).

K.10. Pripombo bomo upoštevali

L. Zrisana sta le »Karakteristični zemeljski zadrževalnik« in »AB zadrževalnik« vsi ostali objekti pa ne. Zrisana sta preveč podrobno s strojno in elektro opremo. Pomembno je, da se že v tej fazi določijo vse pomembne višinske kote zadrževalnikov (vtok, iztok, KVV idr.) in zato morajo biti zrisani vsi zadrževalniki vključno s KLO.

L.11. Pripombo bomo upoštevali

M. S cevno izvedbo zadrževalnika se ne strinjam, ker imajo ti zadrževalniki dve veliki pomanjkljivosti: Prvič pride zaradi premajhnih hitrosti v cevi do usedanja suspendiranih snovi, tudi organskih snovi, zaradi tega pride poleti do razpada le teh in smradu ter nastanka nevarnih plinov. Zato je potrebno redno čiščenje in vzdrževanje kanala. Drugič pa je v takih kanalskih zadrževalnikih težko zapreti ta objekta ob razlitju nevarnih snovi in ukrepati, da ne pridejo v vodno okolje, razen če je na koncu vgrajen KLO, ki to lahko omogoča za prvi val onesnaženja. Projektant naj določi (minimalne) hitrosti in potrebno redno vzdrževanje oz. čiščenje zadrževalnega kanala oz. naj ga zamenja z betonskim zadrževalnikom.

M.12. Skladno s pripombo smo preverili možnost izgradnje drugega tipa zadrževalnega bazena. Zaradi omejenega prostora izgradnja zemeljskega odprtega bazena ni mogoča. Edina možnost je izvedba AB pokritega bazena, ki bo akumulacijo pridobil na račun globine. V tem primeru je za praznjenje bazena potrebno inštalirati črpalki kapacitete $Q=90$ l/s. Usedline v bazenu je potrebno odstranjevati tudi v primeru AB bazena. Največji problem je pridobitev dodatnega zemljišča, ki ga je potrebno pridobiti zaradi izvedbe sistema. Zaradi tega predlagamo, da se cevnom bazenu vgradi avtomatska zapornica za samodejno izpiranje kanala. Pred objektom za namestitev dušilke se izvede umirjevalni jašek v katerem se izniči energija vala in se akumulirajo usedline. Dušilka na koncu objekta omejuje iztok na nivo kritičnega dotoka ($Q_{kr}=90$ l/s). Izza dušilke je nameščen KLO.

N. na izpustih iz zadrževalnih bazenov in kanalov ni vrisanih kot visokih stoletnih voda (kontrola poplavne varnosti objektov) in poplavna področja na teh lokacijah.

N.13. Pripombo bomo upoštevali

O. zaledne vode morajo obvezno izven kontrolirane odvodnje, kar iz sistemov odvodnje ni jasno razvidno.

O.14. Vse zaledne vode so speljane zunaj kontrolirane odvodnje,

- P. ni vzdolžnih profilov kanalov (v PRILOGI 1 projektne naloge so zahtevani), zato so vprašljivi hidravlični izračuni (gradiendi hitrosti oz. tlaki v cevovodih ob močnih nalivih).
- P.15.** Pripombo bomo upoštevali. V tabelah hidravličnih izračunov so podane hitrosti za polno cev in merodajni naliv.
- Q. Potrebna je statična kontrola proti porušitvi cevi in predlogi za obbetoniranje.
- Q.16.** Pripombo bomo upoštevali

Detajli s projektno nalogo niso zahtevani in so za to fazo projektne dokumentacije preveč natančni.

III. ZAKLJUČEK

Projektni načrt(i) IDP »Lokalna kanalizacija za meteorno vodo« za HC Koper - Dragonja, je potrebno dopolniti, popraviti in utemeljiti glede na zgoraj navedene pripombe in predloge.

Recenzent:

izred. prof. dr. Jože Panjan, udig

V Ljubljani, november 2009

0385		000.2261	T.1.1	
-------------	--	-----------------	--------------	--

Izjava o dopolnitvi projektne dokumentacije po recenziji

Podpisani (a) izr. prof. dr. Jože PANJAN, univ.dipl.inž.grad.

naslov Fakulteta za gradbeništvo in geodezijo, Ljubljana

Potrjujem, da je projektna dokumentacija za:

cestni odsek: HC KOPER - DRAGONJA

pododsek ali objekt: 0385 Koper - Dragonja

faza projektiranja: študija, elaborat

IDZ

IP

PGD

PZI

naziv projektne dokumentacije (predmet projekta): Načrt lokalne kanalizacije

za meteorno vodo za HC Koper - Dragonja

projektivno podjetje: SPIT d.o.o. Nova Gorica

št. proj. dokumentacije: 004-17/08-3 datum: maj 2009

dopolnjena skladno z zahtevami Recenzijske komisije in njenih podkomisij DRSC
(zabeležka sestanka z dne 3.12.2009).

Ljubljana , dne 25.03.2010

Recenzent:



T.1. TEHNIČNO POROČILO**T.1.1. UVOD**

Načrt obravnava ureditev odvodnjavanja padavinskih odpadnih vod s cestišča HC Koper Dragonja. Skladno z Uredbo o emisiji snovi pri odvajanju padavinske vode z javnih cest (Ul. 47/05) je odpadne padavinske vode s cestišča potrebno zajeti in očistiti pred izpustom v recipient na celotnem odseku HC in na delu rekonstruirane pentlje Šalara.

Skladno z uredbo je potrebno pred odvajanjem v vode ali v javno kanalizacijo je treba zagotoviti za padavinsko odpadno vodo, ki odteka s cestišča neposredno v vodotok ali v morje, če je dnevno povprečje pretoka vozil večje od 12.000 EOVD/dan, zajetje v zadrževalniku padavinske odpadne vode ločeno od zalednih vod, ki nastajajo na območju javne ceste.

V primeru, da je $Q_{krit} < 10 \cdot Q_{nsp}$ vodotoka ni potrebno delati zadrževalnega bazena (Navodila projektantom za odvodnjavanje metornih vod iz avtocestnih površin -DARS 1999)

Na hitri cest je predvidna izgradnja 24 meteornih kanalov v skupni dolžini 16941 m.

Z.Š.	METEORNI KANAL	DOLŽINA [m]
1	M1	405
2	M2	494
3	M3	391
4	M3.1	40
5	M4	578
6	M4.1	118
7	M5	571
8	M5,1	506
9	M5,2	297
10	M5.3	150
11	M6	596
12	M6,1	240
13	M7	573
14	M8	300
15	M8,1	360
16	M9	142
17	M10	304
18	M11	1088
19	M11,1	162
20	M11,2	67
21	M11,3	242
22	M12	360
23	M13	680
24	M13,1	420
25	M13,2	280
26	M13,3	65
27	M14	835
28	M14,1	133
29	M15	855
30	M15,1	398

0385**000.2261****T.1.1.1**

31	M16	609
32	M17	344
33	M18	448
34	M19	320
35	M20	995
36	M21	400
37	M22	520
38	M23	980
39	M24	535
40	M24.1	140
Skupaj		16.941

Tabela1: meteorni kanali

Za čiščenje padavinskih vod je predvidena izgradnja 24 zadrževalnih bazenov.

Vode s cestišča hitre ceste in zaledne vode so speljane ločeno, na deviacijah pa so vode s cestišča in zaledne vode speljane po istih kanalih.

Na največjem delu trase HC poteka meteorna kanalizacija v ločilnem pasu. Na cestah nižje kategorije, poteka kanalizacija v bankini. V primerih, kjer je nujno, da kanalizacija poteka v cestišču, mora potekati v sredini voznega pasu. Generalno poteka kanalizacija na globini, ki zagotavlja min 1,1m nadsloja nad temenom cevi. Izjemoma je zaradi križanja z drugimi komunalnimi napravami minimalna globina nad temenom 60 cm.

Kanalizacija se izvaja s tremi tipi cevi. Meteorna kanalizacija do profila DN300 se izvaja iz PVC cevi razreda togosti SN8, ki jih polagamo na peščeno posteljico. Priključki požiralnikov se izvajajo s PVC cevmi DN200, razreda togosti SN8.

Meteorna kanalizacija na cestah, na katerih ni potrebno zagotoviti čiščenje vode pred izpustom, se izvaja iz dvoplastnih strukturiranih PE cevi s temenskimi drenažnimi odprtini.

Meteorna kanalizacija profilov večjih od DN400 se izvaja z armirano betonskimi cevmi DN400, DN500, DN600, DN700, DN800, DN900 in DN1000 z vgrajenimi gumijastimi tesnili, ki jih polagamo na betonsko posteljico 10+DN/20.

Odseki pod voznimi površinami, na katerih je globina zasutja nad temenom manjša od 1,1m se polno obetonirajo z betonom C12/15 debeline 10+DN/20.

Priključki požiralnikov na odvodne kanale se izvedejo s PVC cevmi DN200. Na glavni kanal se priključujejo bodisi v revizijskih jaških, bodisi "na slepo".

V primeru izdelave priključka "na slepo" se v betonske cevi izvrta ustrezen profil in vgradi gumijasto tesnilo, ki zagotavlja vodotesen stik.

Na kanalizaciji se vgrajujejo prefabricirani betonski jaški DN1000, revizijski jaški iz AB cevi DN1200 in DN1400 ki se izvajajo na gradbišču in pravokotni AB revizijski jaški.

Pokrovi revizijskih jaškov v vozišču so okrogli DN600 iz nodularne litine, nosilnosti 400 kN in imajo protihrupni polietilenski vložek. Pokrovi jaškov v ločilnem pasu in bankinah so okrogli DN600 iz nodularne litine, nosilnosti 125 kN.

T.1.2. PARAMETRI HIDRAVLIČNEGA IZRAČUNA SISTEMA ODVODNJE

Hidravlični izračun kanalizacije smo izvedli ob upoštevanju naslednjih predpostavk:

- Za merodajne padavinske podatke smo privzeli karakteristične nalive padavinske postaje Portorož letališče (Povratne dobe za ekstremne padavine po Gumbelovi metodi; HMZ RS Klimatologija; Ljubljana, maj 2005). Priloga A

0385	000.2261	T.1.1.2	
-------------	-----------------	----------------	--

- Trajanje merodajnega naliva smo prilagajali času koncentracije do posameznega hidrološkega profila. Začetno trajanje naliva znaša $t_r=5\text{min}$.
- Merodajna pogostost nalivov, pri kateri ne pride do preobremenitve kanalov, je odvisna od kategorije in konstrukcije ceste. Upoštevana so priporočila iz TSC 03.380-osnutek, januar 2004:
 - Za HC v nasipu je upoštevan naliv povratne dobe $T=5$ let ($q_{5\text{min}}=556$ l/s/ha).
 - Za HC v vkopu je upoštevan naliv povratne dobe $T=25$ let ($q_{5\text{min}}=922$ l/s/ha).
 - Za HC v depresiji je upoštevan naliv povratne dobe $T=50$ let ($q_{5\text{min}}=1074$ l/s/ha).
 - Za povezovalne ceste (ceste G2, R1 in R2) v nasipu je upoštevan naliv povratne dobe $T=2$ leti ($q_{5\text{min}}=312$ l/s/ha).
 - Za povezovalne ceste (ceste G2, R1 in R2) v vkopu je upoštevan naliv povratne dobe $T=10$ let ($q_{5\text{min}}=718$ l/s/ha).
 - Za povezovalne ceste (ceste G2, R1 in R2) v depresiji je upoštevan naliv povratne dobe $T=25$ leti ($q_{5\text{min}}=922$ l/s/ha).
 - Za zbirne ceste (ceste R3, lokalne ceste) v nasipu je upoštevan naliv povratne dobe $T=1$ leto ($q_{5\text{min}}=156$ l/s/ha).
 - Za zbirne ceste (ceste R3, lokalne ceste) v vkopu je upoštevan naliv povratne dobe $T=5$ let ($q_{5\text{min}}=556$ l/s/ha).
 - Za zbirne ceste (ceste R3, lokalne ceste) v depresiji je upoštevan naliv povratne dobe $T=5$ let ($q_{5\text{min}}=556$ l/s/ha).
 - Za kanalizacijo na mostovih je upoštevan naliv povratne dobe $T=5$ let ($q_{5\text{min}}=556$ l/s/ha).
 - Za izračun pretoka cevi je privzet Manningov koeficient hrapavosti cevi $n=0.013$.
 - Pri izračunu omočenega oboda oziroma hidravličnega radija pri polnjenju cevi, ki je večji od 50% profila, je zaradi povečanja zračnega tlaka in vrtinčenja v temenu kanala, upoštevan korekcijski faktor po Thormann-u.
 - Pri dimenzioniranju cevi je upoštevana zahteva standarda SIST EN 752-2., da pri merodajnemu pretoku ne pride do preobremenitve cevi.

V numeričnem hidravličnem profilu so prikazani vsi relevantni podatki na osnovi katerih je določena niveleta cevi, ozirom določne vzdožni profil in izbrane dimenzije kanalov.

Za dimenzioniranje požiralnikov so upoštevani naslednji kriteriji:

- Za dimenzioniranje požiralnikov je merodajen naliv skladno s kriteriji za dimenzioniranje kanalizacije
- Za izračun pretoka vode v območju požiralnika so upoštevani različni Manningovi koeficienti hrapavosti odvisno od tipa površine, pozicije in naklona:
 - a. Gladek asfalt ob robniku; $i>1,0\%$; $n=0,013$
 - b. Gladek asfalt ob robniku; $i<1,0\%$; $n=0,013-0,020$
 - c. Gladek asfalt ob robniku (konkavna vertikalna krivina) ; $0,15<i<1,0\%$; $n=0,013-0,024$
 - d. Gladek asfalt ob robniku (konveksna vertikalna krivina) ; $0,15<i<1,0\%$; $n=0,013-0,028$
- V izračunu so upoštewane naslednje maksimalne širina vodnega toka, ki segajo v vozišče:
 - e. Na območju HC voda poteka v koritnici
 - f. Računska hitrost $v_R>70\text{km/h}$ $B=1,0\text{m}$ od robnika
 - g. Računska hitrost $v_R<70\text{km/h}$ (lokalne ceste) $B=1/2$ vozišča.

Razmik požiralnikov je določen glede na prevodnost koritnice in kapaciteto rešetke, da prestreže dotočne vode. Vode s cestišča se bodo zajemale z ravnimi LŽ rešetkami dim 40X40 cm, ker je njihova učinkovitost v povprečju 50% večja od učinkovitosti požiralnika z vtokom pod

0385		000.2261	T.1.1.3	
-------------	--	-----------------	----------------	--

robnikom. V spodnji tabeli so prikazani rezultati dimenzioniranja razmikov požiralnikov za različne karakteristične prereze ceste.

Z.Š.	KARAKTERISTIKE PREČNEGA PREREZA CESTIŠČA	TIP	RAZMIK	PRETOK
			POŽIRALNIKOV	(l/s)
			(m)	(l/s)
1	HC- POVPREČNA ŠIRINA CESTIŠČA 10,5m (ASFALT 9,0m, ZELENICA 1,5m)	NASIP	30	14
2	HC- POVPREČNA ŠIRINA CESTIŠČA 10,5m (ASFALT 9,0m, ZELENICA 1,5m)	UKOP	20	14,3
3	HC- POVPREČNA ŠIRINA CESTIŠČA 10,5m (ASFALT 9,0m, ZELENICA 1,5m)	DEPRESIJA	15	13,5
4	HC- POVPREČNA ŠIRINA CESTIŠČA 13,05m (ASFALT 12,05m, ZELENICA 1,0m)	NASIP	22,5	13,8
5	HC- POVPREČNA ŠIRINA CESTIŠČA 13,05m (ASFALT 12,05m, ZELENICA 1,0m)	UKOP	15	14
6	HC- POVPREČNA ŠIRINA CESTIŠČA 13,05m (ASFALT 12,05m, ZELENICA 1,0m)	DEPRESIJA	12,5	14,8
7	HC- POVPREČNA ŠIRINA CESTIŠČA 17,0m (ASFALT 16,0m, ZELENICA 1,0m)	NASIP	17,5	14
8	HC- POVPREČNA ŠIRINA CESTIŠČA 17,0m (ASFALT 16,0m, ZELENICA 1,0m)	UKOP	10	12,5
9	HC- POVPREČNA ŠIRINA CESTIŠČA 17,0m (ASFALT 16,0m, ZELENICA 1,0m)	DEPRESIJA	8	12,5
10	GC- POVPREČNA ŠIRINA CESTIŠČA 13,15m (ASFALT 7,15m, PODPORNİ ZID 6,0m)	NASIP	30	10,5
11	GC- POVPREČNA ŠIRINA CESTIŠČA 13,15m (ASFALT 7,15m, PODPORNİ ZID 6,0m)	UKOP	15	12
12	GC- POVPREČNA ŠIRINA CESTIŠČA 13,15m (ASFALT 7,15m, PODPORNİ ZID 6,0m)	DEPRESIJA	12,5	12
13	GC- POVPREČNA ŠIRINA CESTIŠČA 7,15m (ASFALT 7,15m)	NASIP	50	10
14	GC- POVPREČNA ŠIRINA CESTIŠČA 7,15m (ASFALT 7,15m)	UKOP	22,5	10,5
15	GC- POVPREČNA ŠIRINA CESTIŠČA 7,15m (ASFALT 7,15m)	DEPRESIJA	17,5	9,7

Tabela2:

T.1.3. PARAMETRI DIMENZIONIRANJA OBJEKTOV ZA ČIŠČENJE ODTOKA S CESTNIH POVRŠIN

Pri dimenzioniranju lovilcev olj, zadrževalnih bazenov in infiltracijskih polj so upoštevani naslednji viri:

0385		000.2261	T.1.1.4	
-------------	--	-----------------	----------------	--

- Navodila projektantom za izdelavo tehnične dokumentacije –odvodnjavanje meteornih voda iz avtocestnih površin (drugo-dopolnjena izdaja, DARS 1999).
- Uredba o emisiji snovi pri odvajanju padavinske vode z javnih cest (Ul. 47/05)
- Priročniki za odvodnjo meteornih vod; FHWA Federal highway agency, USA.

Potencialni recipienti za odvajanje meteornih vod s cestnih površin so tekoče vode in odvodni jarki. Dva zadrževalna bazena se odvajajo v odvodne jarke, ki se potem iztekajo v Škocijanski zatok.

Tekoče vode:

- Reka Rižana
- Reka Badaševica
- Potok Pjažentin
- Potok Derešnjak
- Reka Drnica
- Pritoki Drnice

Predvideno je, da se kanalizirana padavinska voda po čiščenju izpušča v recipiente koncentrirano na 24 lokacijah. Umeščanje objektov v prostor je pogojevano z naslednjimi dejavniki:

- konfiguracija terena
- razpoložljivi prostor
- objekti na cesti (prepusti, podvozi...)
- niveleta ceste in priključene kanalizacije
- gladina vode v recipientu (T=10 let)

Od 24 objektov je 21 objektov zasnovano kot mokri zadrževalniki s stalno akumulacijo vode. Maksimalna gladina vode niha od 1,6 do 2,2 m. Koristni volumen bazena za nalive povratne dobe T=1 leto niha od V=40m³ (ZB 1) do V=506 m³ (ZB 16). Velikost koalescenčnih lovilcev ogljikovodikov niha od NG 10 do NG 60l/s.

Zaradi manjšega razpoložljivega prostora je bazen 13 zasnovan kot suhi zadrževalni bazen. Prvotni cevni ZB4 je bil nadomeščen z zemeljskim ZB v profilu P74, ki je lociran med obstoječo kolesarsko stezo in načrtovano HC. Nanj gravitirajo vode z območja med P47 in P80. Predvidena je ureditev suhega zadrževalnika skupnega volumna V=280m³. Posebne ureditve niso potrebne saj je akumulacijski prostor zagotovljen v obstoječem odvodnem jareku, ki se pred iztokom v obstoječi prepust zapre. Jarek se bo samo reprofiliriral na dolžini 90 m, zato bodo spremembe glede na obstoječe stanje zanemarljive. Jarek je v celoti v zemeljski izvedbi. Edino na izpustu kanalizacije in varnostnem prelivu je predvidena izvedba zaščite pred erozijo s lomljencem. Fuge so zapolnjene z humusnim materialom in zatravljene. Na izpustu iz zadrževalnega bazena se izvede AB jašek za namestitev mehanske dušilke in koalescenčni lovilce ogljikovodikov kapacitete Q=35 l/s. Oba objekta sta podzemna in nameščena v telesu kolesarske ceste. Očiščena voda se spušča v načrtovani škatlasti prepust. Vzdrževalna dela se izvajajo s kolesarske steze. Zaradi sorazmerno majhnega prostora med nasipom načrtovane HC in potjo Parenzano, ki ga v celoti zavzema jarek, ni predvideno preoblikovanje mikroreliefa, niti zasaditev drevnine. Po izvedenem čiščenju in reprofilaciji jarka, se bo dno in brežine jarka zatravile z mešanico trav in zeli. Predlagamo avtohtono mešanico semen travinja iz območja naravnega rezervata Škocjanski zatok.

Zadrževalni bazen ZB5, je umeščen med kolesarsko stezo in železniško progo med cestnima profiloma P103 in P105. Zadrževalni bazen je umeščen znotraj Škocjanskega parka na območju na katerem ni izražene vegetacije. Zaradi zamika prvotno načrtovanega bazena je bilo potrebno preusmeriti meteorni kanal 5.1, zaradi česar globina pred priključkom na ZBDV niha od 4,5 do 5,0m. Za zadrževanje prvega vala je potrebno zagotoviti volumen V=406m³. Bazena dolžine 37 m in širine 27m zajema površino F=821 m². Globina niha od 3,0 do 4,0 m. Koristna

0385		000.2261	T.1.1.5	
-------------	--	-----------------	----------------	--

površine za akumulacijo vode znaša 480 m², razlika do 341 m² izhaja iz velike globine vtočne cevi, ki pogojuje kotu dna bazena . Brežine so izvedene v naklonu 1:3. V dnu bazena je predvidena permanentna akumulacija vode globine 85 cm. Na izpustu iz zadrževalnega bazena se izvede AB jašek za namestitev mehanske dušilke in koalescenčni lovilec ogljikovodikov kapacitete Q=60 l/s. Oba objekta sta v celoti zasuta z zemljo in nameščena v telesu kolesarske ceste. Očiščena voda se spušča v obstoječi odvodni jarek. Za vzdrževanje je predvidena dostopna rampa, ki se naveže na kolesarsko stezo. Dostopna rampa je zatravljena tako da ne izstopa od okoliškega terena. Na objektih ni predvidenega dovoza dodatnega zemeljskega materiala.

Zadrževalni bazeni so izvedeni iz zemljine, vodotesnost je zagotovljena s polaganjem polietilenske folije 2mm, katera je prekrita z najmanj 50cm zemljine. Polietilenska folija je ustrezna za uporabo za bazene za pitno vodo.

Na delu bazena, ki je zasajen z vodnimi rastlinami, je debelina sloja zemljine nad geomembrano 80cm, kar zagotavlja nemoteno rast rastlin. Brežine usedalnega bazena in nasipov so narejene v naklonu 1:3. Del stalno potopljenega bazena, ki je zasajen z močvirnimi rastlinami, je narejen v naklonu 1:10. Vodotesnost nasipa je zagotovljena z glinenim nabojem debeline 25cm, ki se nahaja pod zunanjim slojem humusa.

Dostop mehanizacije za vzdrževanje do usedalnega bazena omogoča dostopna rampa, ki je narejena v naklonu 15%. Vzdrževalne poti so po navadi utrjene s slojem drobljenca debeline d=25cm, ki je prekrit s slojem humusa debeline 20 cm in zatravljen.

Skupni volumen stalno potopljenega bazena znaša ca.20% volumna za zadrževanje dotoka s povratno dobo T=1 leto. Funkcionalno je volumen stalno potopljenega bazena razdeljen na tri dele:

- Usedalni bazen na vtoku meteorne kanalizacije maksimalne globine 80cm. Volumen usedalnega bazena znaša do 30% stalno potopljenega bazena
- Površina, zasajena z vodnimi (močvirnimi) rastlinami, globine do 35cm. Površina, zasajena z vodnimi rastlinami, znaša od 50 do 70% površine stalno potopljenega bazena
- Mikrobazen na iztoku v recipient maksimalne globine 80cm. Volumen mikrobazena znaša do 30% stalno potopljenega bazena

Proces prečiščevanja se odvija s pomočjo sedimentacije suspendiranih snovi (počasen tok skozi rastline) ter adsorbicijo, ki se dogaja na močvirnimi rastlinami in algami. Dosedanje izkušnje kažejo, da se na zadrževalnih bazenih - rastlinskih lagunah odstrani ca. 80% skupno suspendiranih snovi, 40 % fosforja in 50% težkih kovin. Na iztoku iz zadrževalnega bazena se namesti koalescenčniseparator, ki zagotavlja dodatno varnost pred iztokom v recipient.

Glede na naravne danosti so objekti za čiščenje vode zasnovani po naslednji shemi:

- Nепropustni zadrževalni bazen
- Koalescenčni lovilec olj.

Zadrževalnik padavinskega odtoka iz cest računamo na sposobnost zadrževanja padavinskih vod povratne dobe T=1 leto po enačbi:

$$T.X.A. \square .60$$

$$V = \frac{\dots}{T+Y} - q_0 m.(T+tc).60 \quad - \text{volumen zadrževalnika}$$

0385		000.2261	T.1.1.6	
-------------	--	-----------------	----------------	--

$T = ((x \cdot Y \cdot A \cdot \square) / q_{0m})^{0,5-Y}$ - trajanje merodajnega naliva

$X = 38 \cdot (1/p)^{-0,25-0,369} \cdot q_{15}$

$Y = 9$

\square povprečni koeficient odtoka iz avtocest

t_c [min] čas koncentracije dotoka

T [min] trajanje merodajnega naliva

q_{15} [l/s/ha] intenziteta 15 minutnega naliva s povratno dobo $p=1$

$q_{0m} = 2/3 \cdot q_{15}$ [l/s/ha]

q_{max} [l/s] maksimalni dopustni odtok iz dušilke zadrževalnika

A - površina

Dodatno je za vsak zadrževalni bazen zagotovljen akumulacijski prostor, ki zagotavlja varno akumuliranje dotoka, na katerega je dimenzionirana kanalizacija.

Na ta način je praktično izključena možnost preliivanja onesnaženih voda preko krone nasipa zadrževalnega bazena.

Skupni volumen stalno potopljenega bazena znaša cca 50% volumna za zadrževanje dotoka s povratno dobo $T=1$ leto. Funkcionalno je volumen stalno potopljenega bazena razdeljen na tri dele:

- Usedalni bazen na vtoku meteorne kanalizacije maksimalne globine 80cm. Volumen usedalnega bazena znaša do 30% stalno potopljenega bazena
- Površina zasajena z vodnimi (močvirnimi rastlinami) globine do 35cm. Površina zasajena z vodnimi rastlinami znaša 50 do 70% površine stalno potopljenega bazena
- Mikrobazen na iztoku v recipient maksimalne globine 80cm. Volumen mikrobazena znaša do 30% stalno potopljenega bazena

Proces prečiščevanja se dogaja s pomočjo sedimentacije suspendiranih snovi (počasen tok skozi rastline) ter adsorbcijo, ki se dogaja na močvirnimi rastlinami in algami. Dosedanje izkušnje kažejo, da se na zadrževalnih bazenih - rastlinskih lagunah odstrani cca 80% skupno suspendiranih snovi, 40% fosforja, 50% težkih kovin. Izтока iz bazena se kontrolira preko mehanskih dušilk. Izta dušilke se namesti koalescenčni separator, ki zagotavlja dodatno varnost pred iztokom ogljikovodikov v recipient, oziroma zagotavlja emisijo ogljikovodikov pod 5mg/l. Dušilke in koalescenčni separatorji so dimenzionirani glede na kritični dotok.

0385		000.2261	T.1.1.7	
-------------	--	-----------------	----------------	--

Zaporedna številka zadrževalnega bazena	Prispevna površina (m ²)	Merodajni dotok T=1 leto (l/s)	Maksimalni računski dotok T=50 let (l/s)	Volumen zadrževalnega bazena za T=1 leto (m ³)	Volumen zadrževalnega bazena za T=50 let (m ³)	Kota dna permanentnega bazena (mnm)	Kota gladine pri T=1 leto (mnm)	Kota gladine pri T=50 let (mnm)
1	11508	350	594	137	275	1.5	2.99	3.58
2	14412	536	748	170	400	3.3	4.85	5.68
3	13201	552	628	138	309	2.21	3.6	4.32
4	23095	1362	1774	279	/	1.45	2.40	/
5	33972	1590	1774	406	1100	0.4	1.25	2.50
6	9828	263	431	128	149	0.9	2.35	2.7
7	9344	578	600	119	373	1.55	3	3.85
8	9344	417	600	115	300	1.3	2.55	2.9
9	3183	144	269	40	110	3.05	4.29	4.62
10	7653	285	513	89	150	4.76	6.1	6.45
11	28189	1068	1207	367	1025	8.2	9.9	10.9
12	8704	581	674	101	351	26.7	28.1	28.85
13	22698	846	955	263	296	44	45.5	46.35
14	19790	882	1005	223	609	BETONSKI Z. B.		
15	19498	865	984	230	607	56.9	58.32	59.03
16	46674	1929	2782	506	1344	44.46	45.85	46.50
17	8260	524	606	96	323	37.3	38.70	39.41
18	8410	416	476	97	279	31.44	32.83	33.48
19	9217	254	427	104	201	30.07	31.25	31.72
20	20594	565	763	240	470	20.21	21.48	22.46
21	8858	252	426	100	200	17.1	18.5	18.97
22	11702	314	522	132	250	14.4	15.88	16.33
23	21780	688	772	241	527	9.5	11.09	11.87
24	15700	530	598	191	391	9.82	11.42	12.15

Tabela 3: Osnovni podatki o zadrževalnih bazenih

0385		000.2261	T.1.1.8	
-------------	--	-----------------	----------------	--

Poljska cesta - deviacija 1-7

- Začetno trajanje naliva znaša $t_r=10$ min.
- Za dimenzionirane požiralnika in črpališča so upoštevani naslednji kriteriji: naliv povratne dobe $T=5$ let ($q_{5min}=355$ l/s/ha).

V tabelah hidravličnih izračunov je podrobno prikazano naslednje:

- Določitev odtočnega koeficienta.
- Računski odtok s prispevnih površin za povratno dobo $T=1$ leto, $T=2$ leti in $T=5$ let, za trajanje naliva od 5 min do 60 min.
- Izračun pogonskih karakteristik črpalke.
- Režim obratovanja črpalne postaje.

Ob robniku cestišča proti najnižji točki podvoza teče voda s pretokom $Q=19$ l/s oziroma $Q=13$ l/s vode ob nalivu s povratno dobo $T=5$ leti in trajanjem naliva $t=10$ min. Na obeh straneh vozišča sta tlakovani koritnici dimenzij $b=0,3$ m in $h=0,25$ m. Voda se zajema v najnižji točki nivelete in je nato speljana do črpališča, ki je postavljeno na profilu P5.

Črpališče je nameščeno v brežini na desni strani pri profilu P5. Dimenzije črpališča so $1,75 \times 2,45 \times 4,59$ m. Prostor črpališča je s predelno steno razdeljen na peskolov in črpalni jašek. Na globini 1,9 m pod pokrovno ploščo se izvede AB podest za vzdrževanje. Na zgornjem delu črpališča se izvede AB plošča iz armiranega betona C25/30, v kateri sta vgrajena dva pokrova – pokrov dimenzij 700×700 mm za montažo črpalk in pokrov dimenzij 600×600 mm za čiščenje peskolova. Pokrovi so iz nodularne litine nosilnosti 125kN, opremljeni s sistemom za zaklepanje. Na pokrovni plošči se izvede AB podstavek za montažo krmilne omarice dimenzij $80 \times 30 \times 50$ cm. Na podestu je vgrajen pokrov dim 600×600 mm. Za dostop do podesta so vgrajene lestve iz nerjavečega jekla. Črpališče se prezračuje preko zračnika iz cevi iz nerjavečega jekla DN150mm. Padavinska voda se prečrpava v odvodni jarek, ki teče na desni strani hitre ceste.

V jašku sta 2 črpalke. Delovne karakteristike posamezne črpalke so:

- pretok $Q_{\check{C}P1}=25,2$ l/s,
- višina $H=6,05$ m
- izkoristek η (črpalka)=73,3%, η (črpalka + motor)=55,9%;
- vhodna moč $\check{C}P1=2,9$ kW.

Predvideno je izmenično vklapljanje črpalk. V črpalnem jašku se vgradi ultrazvočni merilec nivoja, ki krmili črpališče.

Tribanjska cesta – deviacija 1-4

- Začetno trajanje naliva znaša $t_r=5$ min.
- Za dimenzionirane požiralnika in črpališča so upoštevani kriteriji za lokalno cesto v depresiji (naliv povratne dobe $T=50$ let ($q_{5min}=606$ l/s/ha)).

V tabelah hidravličnih izračunov je podrobno prikazano naslednje:

0385		000.2261	T.1.1.9	
-------------	--	-----------------	----------------	--

- Določitev odtočnega koeficienta.
- Računski odtok s prispevnih površin za povratno dobo $T=1$ leto, $T=2$ leti in $T=5$ let, za trajanje naliva od 5 min do 60 min.
- Izračun pogonskih karakteristik črpalke.
- Režim obratovanja črpalne postaje.

Ob robniku cestišča proti najnižji točki podvoza teče voda s pretokom $Q=46$ l/s oziroma $Q=23$ l/s vode ob nalivu s povratno dobo $T=50$ leti in trajanjem $t=5$ min. Širina vodnega toka ob robniku pred vtokom v kanalizacijo je 1 m. Na klančini se voda zajema s požiralniki. V najnižji točki nivelete je zaradi omejene konstrukcijske višine predvideno, da se voda s cestišča zajema z linijskimi požiralniki, ki so vgrajeni v robnike iz polimernega betona. Glede na majhno prevodnost je predvidena vgradnja 10 robnikov na dolžini 10m, ki so preko dveh izpustov priključeni na črpalni jašek.

Črpališče je nameščeno na zunanji strani podpornega zidu podvoza. Dimenzije črpališča so 1,75x2,45x4,59 m. Prostor črpališča je s predelno steno razdeljen na peskolov in črpalni jašek. Na globini 1,9 m pod pokrovno ploščo se izvede AB podest za vzdrževanje. Na zgornjem delu črpališča se izvede AB plošča iz armiranega betona C25/30, v kateri sta vgrajena dva pokrova – pokrov dimenzij 700x700mm za montažo črpalk in pokrov dimenzij 600x600mm za čiščenje peskolova. Pokrovi so iz nodularne litine nosilnosti 125kN, opremljeni s sistemom za zaklepanje. Na pokrovni plošči se izvede AB podstavek za montažo krmilne omarice dimenzij 80x30x50cm. Na podestu je vgrajen pokrov dim 600x600 mm. Za dostop do podesta so vgrajene lestve iz nerjavečega jekla. Črpališče se prezračuje preko zračnika iz cevi iz nerjavečega jekla DN150mm. Padavinska voda se prečrpava v odvodni jarek, ki teče na desni strani hitre ceste.

V jašku sta 2 črpalke. Delovne karakteristike posamezne črpalke so:

- pretok $Q_{\text{ČP1}}=64,9$ l/s,
- višina $H=4,55$ m
- izkoristek η (črpalke)=55,7%, η (črpalke + motor)=46,8%;
- vhodna moč $\text{ČP1}=6,5$ kW.

Predvideno je izmenično vklapljanje črpalk. V črpalnem jašku se vgradi ultrazvočni merilec nivoja, ki krmili črpališče.

Nova Gorica, september 2009
dopolnitev oktober 2012

projektant:
Mag. Muriz Kadribašić, univ.dipl.inž.grad.

0385		000.2261	T.1.1.1 0	
-------------	--	-----------------	----------------------	--

PRILOGA A: POVRATNE DOBE ZA EKSTREMNE PADAVINE

Postaja: PORTOROŽ LETALIŠČE

Obdobje: 1970 - 2005

Višina padavin (mm)

trajanje padavin	POVRATNA DOBA							
	1 leto	2 leti	5 let	10 let	25 let	50 let	100 let	250 let
5 min	5	9	17	22	28	32	37	43 mm
10 min	9	14	21	26	32	36	41	46 mm
15 min	13	18	25	30	36	40	45	51 mm
20 min	16	21	29	34	40	45	49	55 mm
30 min	19	25	33	38	44	49	54	61 mm
45 min	21	29	39	45	54	60	66	74 mm
60 min	23	32	44	51	62	69	76	86 mm
90 min	24	35	51	61	74	84	94	106 mm
120 min	26	39	56	68	83	94	105	120 mm
180 min	27	43	64	79	97	110	123	141 mm
240 min	30	46	69	83	102	116	130	148 mm
300 min	32	49	71	85	104	118	131	149 mm
360 min	35	51	73	88	107	120	134	152 mm
540 min	37	55	79	95	116	131	146	166 mm
720 min	39	58	84	102	124	140	157	178 mm
900 min	39	60	90	110	135	153	171	196 mm
1080 min	42	63	93	112	137	155	174	198 mm
1440 min	43	67	100	122	150	170	191	217 mm

Količina padavin (l/sec·ha)

trajanje padavin	POVRATNA DOBA							
	1 leto	2 leti	5 let	10 let	25 let	50 let	100 let	250 let
5 min	156	312	556	718	922	1074	1225	1423 l/sec·h
10 min	151	237	355	433	532	606	678	774 l/sec·h
15 min	141	199	280	333	400	450	499	564 l/sec·h
20 min	130	176	239	280	333	372	411	462 l/sec·h
30 min	106	138	181	210	247	274	301	337 l/sec·h
45 min	80	106	143	167	198	221	244	273 l/sec·h
60 min	63	88	121	143	171	192	212	239 l/sec·h
90 min	44	66	95	114	138	156	174	197 l/sec·h
120 min	35	54	78	95	115	131	146	166 l/sec·h
180 min	25	40	60	73	90	102	114	130 l/sec·h
240 min	21	32	48	58	71	81	90	103 l/sec·h
300 min	18	27	39	47	58	65	73	83 l/sec·h
360 min	16	24	34	41	49	56	62	70 l/sec·h
540 min	11	17	24	29	36	40	45	51 l/sec·h
720 min	9	13	20	24	29	33	36	41 l/sec·h
900 min	7	11	17	20	25	28	32	36 l/sec·h
1080 min	6	10	14	17	21	24	27	30 l/sec·h
1440 min	5	8	12	14	17	20	22	25 l/sec·h

0385**000.2261****T.1.1.2**

0385		000.2261	T.1.3	
-------------	--	-----------------	--------------	--

DOLOČITEV ODTOKNEGA KOEFICIENTA ϕ

Projekt: HC KOPER DRAGONJA

ODSEK OD PR-18 DO PR1 (MK1)

Š.P.P.	Številka prispevne površine
V.Z.	Vrsta zemljine
ϕ	Koeficijent odtoka
F_i	Površina

Š.P.P.	V.Z.	PLOSKEV	ϕ	F_i	$F_i/\Sigma F_i$	$\phi * F_i/\Sigma F_i$
				m ²	%	
HC1	N	Strehe	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	11128	96.70	0.873
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19		0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	380	3.30	0.005
Σ				11508	100.00	0.879

RAČUNSKI ODTOK S PRISPEVNIH POVRŠIN

HC KOPER DRAGONJA

	T (let)	t _r (min)	t _{KRIT}
POVRATNA DOBA T=2 LETI	5	5	15

ŠPP	ODSEK	T	φ	Σφ	F _i	ΣF _i	t ₀	t _{r+0}	Σt ₀	Σt _{r+0}	q'	Σq'	Q _{MET}	ΣQ _{MET}	Q _{KRIT}
					m ²	m ²	(min)	(min)			(l/s/ha)	(l/s/ha)	(l/s)	(l/s)	(l/s)
HC1	P-18-P1	5	0.88	0.88	11508	11508	5.4	5.4	10.4	10.4	346	346	350	350	15.2

DOLOČITEV ODTOKNEGA KOEFICIENTA ϕ

Projekt: HC KOPER DRAGONJA

ODSEK OD PR0 DO PR25 (MK2)

Š.P.P.	Številka prispevne površine
V.Z.	Vrsta zemljine
ϕ	Koeficijent odtoka
Fi	Površina

Š.P.P.	V.Z.	PLOSKEV	ϕ	F_i	$F_i/\Sigma F_i$	$\phi * F_i/\Sigma F_i$
				m ²	%	
HC2	N	Strehe	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	7439	97.13	0.877
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	220	2.87	0.005
Σ				7659	100.00	0.882
HC3	N	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	1235	96.86	0.875
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	40	3.14	0.005
Σ				1275	100.00	0.880
HC4	N	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	4166	97.20	0.878
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	120	2.80	0.005
Σ				4286	100.00	0.883
HC5	U	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	3215	96.40	0.871
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	120	3.60	0.006
Σ				3335	100.00	0.877

RAČUNSKI ODTOK S PRISPEVNIH POVRŠIN

HC KOPER DRAGONJA

	T (let)	t _r (min)	t _{KRIT}
POVRATNA DOBA T=2 LETI	5	5	15

ŠPP	ODSEK	T	φ	Σφ	F _i	ΣF _i	t ₀	t _{r+0}	Σt ₀	Σt _{r+0}	q'	Σq'	Q _{MET}	ΣQ _{MET}	Q _{KRIT}
					m ²	m ²	(min)	(min)			(l/s/ha)	(l/s/ha)	(l/s)	(l/s)	(l/s)
HC2	P1-P12	5	0.88	0.88	7659	7659	2.3	2.3	7.3	7.3	475	475	321	321	10.1
HC3	P12-P14	5	0.88	0.88	1275	8934	2.9	2.9	7.9	7.9	436	469	49	370	12
HC4	P14D-P26D	5	0.88	0.88	2143	11077	5.3	5.3	10.3	10.3	346	446	66	435	15
HC5	P14L-P26L	25	0.88	0.88	3335	14412	5.3	5.3	10.3	10.3	517	462	151	586	19

DOLOČITEV ODTOČNEGA KOEFICIENTA ϕ

Projekt: HC KOPER DRAGONJA

ODSEK OD PR25 DO PR45 (MK3)

Š.P.P.	Številka prispevne površine
V.Z.	Vrsta zemljine
ϕ	Koeficijent odtoka
Fi	Površina

Š.P.P.	V.Z.	PLOSKEV	ϕ	F _i	F _i / Σ F _i	ϕ *F _i / Σ F _i
				m ²	%	
HC6	N	Strehe	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	6181	96.87	0.875
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd (i>7%)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki (7%<i)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki (2%<i<7%)	0.16	200	3.13	0.005
Σ				6381	100.00	0.880
HC7	U	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	6620	97.07	0.877
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd (i>7%)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki (7%<i)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki (2%<i<7%)	0.16	200	2.93	0.005
Σ				6820	100.00	0.882

RAČUNSKI ODTOK S PRISPEVNIH POVRŠIN

HC KOPER DRAGONJA

	T (let)	t _r (min)	t _{KRIT}
POVRATNA DOBA T=2 LETI	5	5	15

ŠPP	ODSEK	T	φ	Σφ	F _i	ΣF _i	t _o	t _{r+o}	Σt _o	Σt _{r+o}	q'	Σq'	Q _{MET}	ΣQ _{MET}	Q _{KRIT}
					m ²	m ²	(min)	(min)			(l/s/ha)	(l/s/ha)	(l/s)	(l/s)	(l/s)
HC6	P25-P45-D	5	0.88	0.88	6381	6381	4.3	4.3	9.3	9.3	375	375	211	211	8.4
HC7	P25-P45-L	25	0.88	0.88	6820	13201	4.3	4.3	9.3	9.3	568	475	342	552	17

DOLOČITEV ODTOČNEGA KOEFICIENTA ϕ

Projekt: HC KOPER DRAGONJA
ODSEK OD PR46 DO PR80 (MK4)

S.P.P.	Številka prispevne površine
V.Z.	Vrsta zemljine
ϕ	Koeficijent odtoka
Fi	Površina

Š.P.P.	V.Z.	PLOSKEV	ϕ	F_i	$F_i/\Sigma F_i$	$\phi * F_i/\Sigma F_i$
				m ²	%	
HC8	N	Strehe	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	4715	96.72	0.874
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	160	3.28	0.005
Σ				4875	100.00	0.879
HC9	U	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	4037	96.19	0.869
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	160	3.81	0.006
Σ				4197	100.00	0.875
HC10	D	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	3978	95.67	0.864
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	180	4.33	0.007
Σ				4158	100.00	0.871
HC11	D	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	3489	95.09	0.859
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	180	4.91	0.008
Σ				3669	100.00	0.867
HC12.1	N	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	1706	95.09	0.859
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	88	4.91	0.008
Σ				1794	100.00	0.867
HC13.1	U	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	1740	95.19	0.860
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	88	4.81	0.008
Σ				1828	100.00	0.868
HC12.2	U	Strehe - zatravljene	0.60	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	2013	93.85	0.848
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	132	6.15	0.010
Σ				2145	100.00	0.858

Š.P.P.		PLOSKEV	φ	F_1	$F_i/\Sigma F_1$	$\varphi * F_i/\Sigma F_1$
				m ²	%	
HC-13.2		Strehe - zatravljene	0.60	0	0.00	0.000
	N	Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	1784	93.11	0.841
		Tlakovane površine	0.88		0.00	0.000
		Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
	B	Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
	B	Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
	B	Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	132	6.89	0.011
		Σ		1916	100.00	0.852

RAČUNSKI ODTOK S PRISPEVNIH POVRŠIN

HC KOPER DRAGONJA

	T (let)	t _r (min)	f _{KRIT}
POVRATNA DOBA T=2 LETI	5	5	15

ŠPP	ODSEK	T	φ	Σφ	F _i	ΣF _i	t ₀	t _{r+0}	Σt ₀	Σt _{r+0}	q'	Σq'	Q _{MET}	ΣQ _{MET}	Q _{KRIT}
					m ²	m ²	(min)	(min)			(l/s/ha)	(l/s/ha)	(l/s)	(l/s)	(l/s)
HC8	P46-P60-D	5	0.88	0.88	4875	4875	3.4	3.4	8.4	8.4	411	411	176	176	6.4
HC9	P46-P60-L	25	0.88	0.88	4197	9072	3.4	3.4	8.4	8.4	633	514	233	409	12
HC10	P60-P69-L	50	0.87	0.88	4158	13230	2.2	5.6	7.2	10.6	872	627	316	726	17.4
HC11	P60-P69-D	50	0.87	0.87	3669	16899	2.2	5.6	7.2	10.6	877	681	279	1005	22
HC12.1	P69-P74-D	25	0.87	0.87	1794	18693	1.1	6.7	6.1	11.7	1203	731	187	1185	24
HC13.1	P69-P74-L	5	0.87	0.87	1828	20521	1.1	6.7	6.1	11.7	1203	773	191	1375	27
HC12.2	P74-P80-D	25	0.86	0.86	2145	2145	3.1	3.1	8.1	8.1	860	860	158	158	3
HC-13.2	P74-P80-L	5	0.85	0.86	1916	4061	3.1	6.7	8.1	11.7	860	860	140	299	5
SKUPAJ	IZPUST	5	0.87	0.87	4061	24582	6.7	6.7	11.7	11.7	592	787	208	1674	32

DOLOČITEV ODTOČNEGA KOEFICIENTA ϕ Projekt: HC KOPER DRAGONJA
ODSEK OD PR25 DO PR132

Š.P.P.	Številka prispevne površine
V.Z.	Vrsta zemljine
ϕ	Koeficijent odtoka
Fi	Površina

Š.P.P.	V.Z.	PLOSKEV	ϕ	F_i	$F_i/\Sigma F_i$	$\phi * F_i/\Sigma F_i$
				m ²	%	
HC14	U	Strehe	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	3918	96.55	0.872
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	140	3.45	0.006
Σ				4058	100.00	0.878
HC15	N	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	2762	100.00	0.903
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	0	0.00	0.000
Σ				2762	100.00	0.903
HC16	N	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	2693	95.06	0.859
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	140	4.94	0.008
Σ				2833	100.00	0.867
HC17	U	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	1098	90.15	0.814
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	120	9.85	0.016
Σ				1218	100.00	0.830
HC18	D	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	3186	96.37	0.870
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	120	3.63	0.006
Σ				3306	100.00	0.876
HC19	D	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	2940	100.00	0.903
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	0	0.00	0.000
Σ				2940	100.00	0.903
HC23	N	Strehe - zatravljene	0.60	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	4093	94.46	0.853
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	240	5.54	0.009
Σ				4333	100.00	0.862

Š.P.P.	V.Z.	PLOSKEV	φ	F_i	$F_i/\Sigma F_i$	$\varphi * F_i/\Sigma F_i$
				m ²	%	
HC22	U	Strehe - zatravljene	0.60	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	4143	94.52	0.854
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
		Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
	B	Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
	B	Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
	B	Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	240	5.48	0.009
Σ				4383	100.00	0.863
HC21	N	Strehe - zatravljene	0.60	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	3820	93.63	0.846
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
		Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
	B	Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
	B	Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
	B	Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	260	6.37	0.010
Σ				4080	100.00	0.856
HC20	U	Strehe - zatravljene	0.60	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	3799	93.59	0.845
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
		Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
	B	Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
	B	Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
	B	Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	260	6.41	0.010
Σ				4059	100.00	0.856

RAČUNSKI ODTOK S PRISPEVNIH POVRŠIN

HC KOPER DRAGONJA

	T (let)	t _r (min)	f _{KRIT}
POVRATNA DOBA T=2 LETI	5	5	15

ŠPP	ODSEK	T	φ	Σφ	F _i	ΣF _i	t ₀	t _{r+0}	Σt ₀	Σt _{r+0}	q'	Σq'	Q _{MET}	ΣQ _{MET}	Q _{KRIT}
					m ²	m ²	(min)	(min)			(l/s/ha)	(l/s/ha)	(l/s)	(l/s)	(l/s)
HC14	P132-P125	25	0.88	0.88	4058	4058	0.9	0.9	5.9	5.9	921	921	328	328	5.3
HC15	P125-OP118v	5	0.90	0.89	2762	6820	1.6	1.6	6.6	6.6	516	757	129	459	9
HC16	P118-P111	5	0.87	0.88	2833	9653	2.4	2.4	7.4	7.4	465	672	114	572	12.8
HC17	OP111-P117	5	0.83	0.88	1218	10871	2.4	2.4	7.4	7.4	465	649	47	618	14
HC18	P111-P105	5	0.88	0.88	3306	14177	3.1	3.1	8.1	8.1	426	597	123	741	19
HC19	0P125-P105	5	0.90	0.88	2940	17117	3.1	3.1	8.1	8.1	426	567	113	855	23
HC23	P92-P80-L	5	0.86	0.86	4333	4333	2.8	2.8	7.8	7.8	442	542	165	203	6
HC22	P92-P80-D	25	0.86	0.86	4383	8716	2.8	2.8	7.8	7.8	691	617	261	464	11
HC21	P105-P92-L	5	0.86	0.86	4080	12796	3.1	5.9	8.1	10.9	426	556	149	612	17
HC20	P105-P92-D	25	0.86	0.86	4059	16855	3.1	5.9	12.6	10.9	446	530	155	767	22
SKUPAJ	IZPUST	25	0.00	0.87	0	33972	3.1	5.9	12.6	10.9	446	530	0	1566	44

DOLOČITEV ODTOKNEGA KOEFICIENTA φ

Projekt: HC KOPER DRAGONJA

ODSEK OD RPR117 DO RPR145

S.P.P.	Številka prispevne površine
V.Z.	Vrsta zemljine
φ	Koeficijent odtoka
Fi	Površina

Š.P.P.	V.Z.	PLOSKEV	φ	F_i	$F_i/\Sigma F_i$	$\varphi \cdot F_i/\Sigma F_i$
				m ²	%	
HC24	N	Strehe	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	2458	100.00	0.903
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
		Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
	B	Gozd (>7%)	0.19		0.00	0.000
		Travniki (7%<i)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki (2%<i<7%)	0.16	0	0.00	0.000
Σ				2458	100.00	0.903
HC25	N	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	891	100.00	0.903
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
		Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
	B	Gozd (>7%)	0.19		0.00	0.000
		Travniki (7%<i)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki (2%<i<7%)	0.16	0	0.00	0.000
Σ				891	100.00	0.903
HC26	N	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	6179	95.37	0.861
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
		Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
	B	Gozd (>7%)	0.19		0.00	0.000
		Travniki (7%<i)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki (2%<i<7%)	0.16	300	4.63	0.008
Σ				6479	100.00	0.869

RAČUNSKI ODTOK S PRISPEVNIH POVRŠIN

HC KOPER DRAGONJA

T (let)	t _r (min)	t _{KRIT}
5	5	15

POVRATNA DOBA T=2 LETI

ŠPP	ODSEK	T	φ	Σφ	F _i	ΣF _i	t ₀	t _{r+0}	Σt ₀	Σt _{r+0}	q'	Σq'	Q _{MET}	ΣQ _{MET}	Q _{KRIT}
					m ²	m ²	(min)	(min)			(l/s/ha)	(l/s/ha)	(l/s)	(l/s)	(l/s)
HC24	RP117-RP131-D	5	0.90	0.90	2458	2458	4.4	4.4	9.4	9.4	373	373	83	83	3.3
HC25	RP125-RP132-L	5	0.90	0.90	891	3349	4.4	4.4	9.4	9.4	373	373	30	113	5
HC26	RP131-P147	5	0.87	0.88	6479	9828	7.8	7.8	12.8	12.8	304	327	171	283	13.0

DOLOČITEV ODOČNEGA KOEFICIENTA φ Projekt: HC KOPER DRAGONJA
ODSEK OD PR149 DO PR179

Š.P.P.	Številka prispevne površine
V.Z.	Vrsta zemljine
φ	Koeficijent odtoka
Fi	Površina

Š.P.P.	V.Z.	PLOSKEV	φ	F_i	$F_i/\Sigma F_i$	$\varphi \cdot F_i/\Sigma F_i$
				m ²	%	
HC27	U	Strehe	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	2484	96.88	0.875
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	80	3.12	0.005
Σ				2564	100.00	0.880
HC28	U	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	2683	95.72	0.865
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	120	4.28	0.007
Σ				2803	100.00	0.872
HC29	N	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	7554	94.97	0.858
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	400	5.03	0.008
Σ				7954	100.00	0.866

RAČUNSKI ODTOK S PRISPEVNIH POVRŠIN

HC KOPER DRAGONJA

	T (let)	t _r (min)	τ _{KRIT}
POVRATNA DOBA T=2 LETI	5	5	15

ŠPP	ODSEK	T	φ	Σφ	F _i	ΣF _i	t ₀	t _{r+0}	Σt ₀	Σt _{r+0}	q'	Σq'	Q _{MET}	ΣQ _{MET}	Q _{KRIT}
					m ²	m ²	(min)	(min)			(l/s/ha)	(l/s/ha)	(l/s)	(l/s)	(l/s)
HC27	P149-P153	25	0.88	0.88	2564	2564	0.4	0.4	5.4	5.4	948	948	214	214	3
HC28	P153-P159	25	0.87	0.88	2803	5367	1.0	1.0	6.0	6.0	909	928	222	436	7
HC29	P159-P179	5	0.87	0.87	3977	9344	3.3	3.3	8.3	8.3	416	710	143	578	12

DOLOČITEV ODTOČNEGA KOEFICIENTA ϕ

Projekt: HC KOPER DRAGONJA

ODSEK OD PR215 DO PR179

Š.P.P.	Številka prispevne površine
V.Z.	Vrsta zemljine
ϕ	Koeficijent odtoka
Fi	Površina

Š.P.P.	V.Z.	PLOSKEV	ϕ	F_i	$F_i/\Sigma F_i$	$\phi * F_i/\Sigma F_i$
				m ²	%	
HC30	N	Strehe	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	4524	94.96	0.858
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	240	5.04	0.008
Σ				4764	100.00	0.866
HC31	D	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	2648	94.98	0.858
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	140	5.02	0.008
Σ				2788	100.00	0.866
HC32	N	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	5707	95.32	0.861
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	280	4.68	0.008
Σ				5987	100.00	0.869
HC33	N	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	1133	94.97	0.858
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	60	5.03	0.008

RAČUNSKI ODTOK S PRISPEVNIH POVRŠIN

HC KOPER DRAGONJA

	T (let)	t _r (min)	t _{KRIT}
POVRATNA DOBA T=2 LETI	5	5	15

ŠPP	ODSEK	T	φ	Σφ	F _i	ΣF _i	t ₀	t _{r+0}	Σt ₀	Σt _{r+0}	q'	Σq'	Q _{MET}	ΣQ _{MET}	Q _{KRIT}
					m ²	m ²	(min)	(min)			(l/s/ha)	(l/s/ha)	(l/s)	(l/s)	(l/s)
HC30	P215-P203	5	0.87	0.87	4764	4764	3.6	3.6	8.6	8.6	402	402	166	166	6
HC31	P203-P196	50	0.87	0.87	2788	7552	6.0	6.0	11.0	11.0	559	460	135	301	10
HC32	P179-P193	5	0.87	0.87	2994	2994	3.3	3.3	8.3	8.3	416	416	108	108	4
HC33	P193-P196	50	0.87	0.87	1193	4187	6.0	6.0	11.0	11.0	559	457	58	166	5

DOLOČITEV ODTOKNEGA KOEFICIENTA ϕ

Projekt: HC KOPER DRAGONJA

ODSEK OD P223 DO P215

Š.P.P.	Številka prispevne površine
V.Z.	Vrsta zemljine
ϕ	Koeficijent odtoka
F_i	Površina

Š.P.P.	V.Z.	PLOSKEV	ϕ	F_i	$F_i/\Sigma F_i$	$\phi * F_i / \Sigma F_i$
				m^2	%	
HC34	N	Strehe	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	3023	94.97	0.858
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19		0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	160	5.03	0.008

RAČUNSKI ODTOK S PRISPEVNIH POVRŠIN

HC KOPER DRAGONJA

	T (let)	t _r (min)	t _{KRIT}
POVRATNA DOBA T=2 LETI	5	5	15

ŠPP	ODSEK	T	φ	Σφ	F _i	ΣF _i	t ₀	t _{r+0}	Σt ₀	Σt _{r+0}	q'	Σq'	Q _{MET}	ΣQ _{MET}	Q _{KRIT}
					m ²	m ²	(min)	(min)			(l/s/ha)	(l/s/ha)	(l/s)	(l/s)	(l/s)
HC34	P223-P215	5	0.87	0.87	3183	3183	1.6	1.6	6.6	6.6	521	521	144	144	4

DOLOČITEV ODTOKNEGA KOEFICIENTA ϕ

Projekt: HC KOPER DRAGONJA

ODSEK OD P240 DO P223

Š.P.P.	Številka prispevne površine
V.Z.	Vrsta zemljine
ϕ	Koeficijent odtoka
F_i	Površina

Š.P.P.	V.Z.	PLOSKEV	ϕ	F_i	$F_i/\Sigma F_i$	$\phi * F_i/\Sigma F_i$
				m^2	%	
HC35	N	Strehe	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	7013	91.64	0.828
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19		0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	640	8.36	0.014
Σ				7653	100.00	0.841

RAČUNSKI ODTOK S PRISPEVNIH POVRŠIN

HC KOPER DRAGONJA

	T (let)	t _r (min)	t _{KRIT}
POVRATNA DOBA T=2 LETI	5	5	15

ŠPP	ODSEK	T	φ	Σφ	F _i	ΣF _i	t ₀	t _{r+0}	Σt ₀	Σt _{r+0}	q'	Σq'	Q _{MET}	ΣQ _{MET}	Q _{KRIT}
					m ²	m ²	(min)	(min)			(l/s/ha)	(l/s/ha)	(l/s)	(l/s)	(l/s)
HC35	P240-P223	5	0.84	0.84	7653	7653	2.3	2.3	7.3	7.3	475	475	306	306	10

DOLOČITEV ODTOKNEGA KOEFICIENATA ϕ

Projekt: HC KOPER DRAGONJA

ODSEK OD P295 DO P240

Š.P.P.	Številka prispevne površine
V.Z.	Vrsta zemljine
ϕ	Koeficijent odtoka
Fi	Površina

Š.P.P.	V.Z.	PLOSKEV	ϕ	F_i	$F_i/\Sigma F_i$	$\phi * F_i/\Sigma F_i$
				m ²	%	
HC36	N	Strehe	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	5392.8	100.00	0.903
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	0	0.00	0.000
Σ				5393	100.00	0.903
HC37	N	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	4474.8	91.05	0.822
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	440	8.95	0.015
Σ				4914.8	100.00	0.837
HC38	N	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	1128	90.38	0.816
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	120	9.62	0.016
Σ				1248	100.00	0.832
HC39	N	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	8379	91.68	0.828
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	760	8.32	0.014
Σ				9139	100.00	0.842
HC40	N	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	5627	94.94	0.858
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	300	5.06	0.008
Σ				5927	100.00	0.866
HC41	n	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	2386	75.84	0.685
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	760	24.16	0.039
Σ				3146	100.00	0.724
HC42	U	Strehe - zatravljene	0.60	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	4994	94.33	0.852
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	300	5.67	0.009
Σ				5294	100.00	0.861

Š.P.P.		PLOSKEV	ϕ	F_i	$F_i/\Sigma F_i$	$\phi * F_i/\Sigma F_i$
				m ²	%	
HC43		Strehe - zatravljene	0.60	0	0.00	0.000
	N	Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	1426	100.00	0.903
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
		Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
	B	Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
	B	Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
	B	Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	0	0.00	0.000

RAČUNSKI ODTOK S PRISPEVNIH POVRŠIN

HC KOPER DRAGONJA

	T (let)	t _r (min)	t _{KRIT}
POVRATNA DOBA T=2 LETI	5	5	15

ŠPP	ODSEK	T	φ	Σφ	F _i	ΣF _i	t ₀	t _{r+0}	Σt ₀	Σt _{r+0}	q'	Σq'	Q _{MET}	ΣQ _{MET}	Q _{KRIT}
					m ²	m ²	(min)	(min)			(l/s/ha)	(l/s/ha)	(l/s)	(l/s)	(l/s)
HC36	P295-P283-V	5	0.90	0.90	5393	5393	1.9	1.9	6.9	6.9	499	499	243	243	7
HC37	P283-P272	5	0.84	0.87	4915	10308	3.1	3.1	8.1	8.1	427	465	176	418	13
HC38	P272-P269	25	0.83	0.87	624	10932	3.3	3.3	8.3	8.3	645	475	34	452	14
HC39	P269-P250	5	0.84	0.86	9139	20071	5.1	5.1	10.1	10.1	351	419	270	720	26
HC40	C.BAZA	5	0.87	0.86	5927	25998	5.1	5.1	10.1	10.1	352	404	181	901	33
HC41	PD24-PD13	5	0.72	0.84	3146	29144	6.2	6.2	11.2	11.2	328	396	75	973	37
HC42	P250-P240	5	0.86	0.85	5294	34438	6.2	6.2	11.2	11.2	328	385	149	1123	44
HC43	PD9-PD13	5	0.90	0.85	1426	35864	6.3	6.3	11.3	11.3	327	383	42	1166	46

DOLOČITEV ODTOČNEGA KOEFICIENTA φ Projekt: HC KOPER DRAGONJA
ODSEK OD P314 DO P295

Š.P.P.	Številka prispevne površine
V.Z.	Vrsta zemljine
φ	Koeficijent odtoka
F_i	Površina

Š.P.P.	V.Z.	PLOSKEV	φ	F_i	$F_i/\Sigma F_i$	$\varphi * F_i/\Sigma F_i$
				m ²	%	
HC44	U	Strehe	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	5961	90.86	0.821
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	600	9.14	0.015
Σ				6561	100.00	0.836
HC45	N	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	1983	92.53	0.836
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	160	7.47	0.012
Σ				2143	100.00	0.848

RAČUNSKI ODTOK S PRISPEVNIH POVRŠIN

HC KOPER DRAGONJA

	T (let)	t _r (min)	f _{KRIT}
POVRATNA DOBA	5	5	15

ŠPP	ODSEK	T	φ	Σφ	F _i	ΣF _i	t ₀	t _{r+0}	Σt ₀	Σt _{r+0}	q'	Σq'	Q _{MET}	ΣQ _{MET}	Q _{KRIT}
					m ²	m ²	(min)	(min)			(l/s/ha)	(l/s/ha)	(l/s)	(l/s)	(l/s)
HC44	P314-299	25	0.84	0.84	6561	6561	1.5	1.5	6.5	6.5	843	843	462	462	8
HC45	P299-P295	5	0.85	0.84	2143	8704	1.9	1.9	6.9	6.9	496	758	90	553	11

DOLOČITEV ODTOKNEGA KOEFICIENTA ϕ

Projekt: HC KOPER DRAGONJA

ODSEK OD P369 DO P314

S.P.P.	Številka prispevne površine
V.Z.	Vrsta zemljine
ϕ	Koeficijent odtoka
Fi	Površina

Š.P.P.	V.Z.	PLOSKEV	ϕ	F_i	$F_i/\Sigma F_i$	$\phi * F_i/\Sigma F_i$
				m ²	%	
HC46	N	Strehe	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	1216	100.00	0.903
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	0	0.00	0.000
Σ				1216	100.00	0.903
HC47	N	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	2377	100.00	0.903
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	0	0.00	0.000
Σ				2377	100.00	0.903
HC48	U	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	1216	100.00	0.903
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	0	0.00	0.000
Σ				1216	100.00	0.903
HC49	N	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	3086	100.00	0.903
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	0	0.00	0.000
Σ				3086	100.00	0.903
HC50	U	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	3217	100.00	0.903
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	0	0.00	0.000
Σ				3217	100.00	0.903
HC51	U	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	10550	91.06	0.823
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Brežine	0.35	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	1036	8.94	0.015
Σ				11586	100.00	0.837

RAČUNSKI ODTOK S PRISPEVNIH POVRŠIN

HC KOPER DRAGONJA

	T (let)	t _r (min)	t _{KRIT}
POVRATNA DOBA T	5	5	15

ŠPP	ODSEK	T	φ	Σφ	F _i	ΣF _i	t ₀	t _{r+0}	Σt ₀	Σt _{r+0}	q'	Σq'	Q _{MET}	ΣQ _{MET}	Q _{KRIT}
					m ²	m ²	(min)	(min)			(l/s/ha)	(l/s/ha)	(l/s)	(l/s)	(l/s)
HC46	P369-364/D	5	0.90	0.90	1216	1216	1.5	1.5	6.5	6.5	525	525	58	58	2
HC47	P364-353-10/DV	5	0.90	0.90	2377	3593	3.6	3.6	8.6	8.6	403	444	86	144	5
HC48	P353-10/DV-P348	25	0.90	0.90	1216	4809	4.4	4.4	9.4	9.4	567	475	62	206	7
HC49	P362-P349+2-LV	5	0.90	0.90	3086	7895	3.5	3.5	8.5	8.5	407	448	113	320	11
HC50	P348-P342+15	25	0.90	0.90	3217	11112	5.0	5.0	10.0	10.0	532	473	155	474	15
HC51	P342+15-P314	25	0.84	0.87	11586	22698	8.4	8.4	13.4	13.4	429	450	416	889	30

DOLOČITEV ODTOČNEGA KOEFICIENTA ϕ

Projekt: HC KOPER DRAGONJA
ODSEK OD P428 DO P472

S.P.P.	Številka prispevne površine
V.Z.	Vrsta zemljine
ϕ	Koeficijent odtoka
Fi	Površina

Š.P.P.	V.Z.	PLOSKEV	ϕ	F_i	$F_i/\Sigma F_i$	$\phi * F_i/\Sigma F_i$
				m ²	%	
HC52	N	Strehe	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	1708	100.00	0.903
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	0	0.00	0.000
Σ				1708	100.00	0.903
HC53	U	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	1154	100.00	0.903
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	0	0.00	0.000
Σ				1154	100.00	0.903
HC54	N	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	1677	100.00	0.903
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	0	0.00	0.000
Σ				1677	100.00	0.903
HC55	U	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	3463	73.45	0.663
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	1252	26.55	0.043
Σ				4715	100.00	0.707
HC56	U	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	6137	86.05	0.777
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	995	13.95	0.023
Σ				7132	100.00	0.800
HC57	N	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	3124	91.77	0.829
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Brežine	0.35	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	280	8.23	0.013
Σ				3404	100.00	0.842

RAČUNSKI ODTOK S PRISPEVNIH POVRŠIN

HC KOPER DRAGONJA

	T (let)	t _r (min)	f _{KRIT}
POVRATNA DOBA T	5	5	15

ŠPP	ODSEK	T	φ	Σφ	F _i	ΣF _i	t ₀	t _{r+0}	Σt ₀	Σt _{r+0}	q'	Σq'	Q _{MET}	ΣQ _{MET}	Q _{KRIT}
					m ²	m ²	(min)	(min)			(l/s/ha)	(l/s/ha)	(l/s)	(l/s)	(l/s)
HC52	P429-P438-D	5	0.90	0.90	1708	1708	1.7	1.7	6.7	6.7	514	514	79	79	2
HC53	P432-P438-L	25	0.90	0.90	1154	2862	1.7	1.7	6.7	6.7	821	638	86	165	4
HC54	P438-P447-L	5	0.90	0.90	1677	4539	2.5	2.5	7.5	7.5	459	572	70	234	6
HC55	P438-P447-D	25	0.71	0.80	4715	9254	2.5	2.5	7.5	7.5	722	648	241	482	11
HC56	P447-P465	25	0.80	0.80	7132	16386	4.2	4.2	9.2	9.2	577	617	329	811	20
HC57	P465-P472	5	0.84	0.81	3404	19790	4.9	4.9	9.9	9.9	359	573	103	917	24

DOLOČITEV ODTOČNEGA KOEFICIENTA ϕ Projekt: HC KOPER DRAGONJA
ODSEK OD P472 DO P514

S.P.P.	Številka prispevne površine
V.Z.	Vrsta zemljine
ϕ	Koeficijent odtoka
F_i	Površina

Š.P.P.	V.Z.	PLOSKEV	ϕ	F_i	$F_i/\Sigma F_i$	$\phi * F_i/\Sigma F_i$
				m ²	%	
HC58	N	Strehe	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	9087	100.00	0.903
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	0	0.00	0.000
Σ				9087	100.00	0.903
HC59	U	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	9521	91.45	0.826
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	890	8.55	0.014
Σ				10411	100.00	0.840

RAČUNSKI ODTOK S PRISPEVNIH POVRŠIN

HC KOPER DRAGONJA

	T (let)	t _r (min)	f _{KRIT}
POVRATNA DOBA T	5	5	15

ŠPP	ODSEK	T	φ	Σφ	F _i	ΣF _i	t ₀	t _{r+0}	Σt ₀	Σt _{r+0}	q'	Σq'	Q _{MET}	ΣQ _{MET}	Q _{KRIT}
					m ²	m ²	(min)	(min)			(l/s/ha)	(l/s/ha)	(l/s)	(l/s)	(l/s)
HC58	P472-P492	5	0.90	0.90	9087	9087	3.3	3.3	8.3	8.3	417	417	342	342	12
HC59	P492-P514	25	0.84	0.87	10411	19498	5.5	5.5	10.5	10.5	510	466	446	790	25

DOLOČITEV ODOČNEGA KOEFICIENTA ϕ

Projekt: HC KOPER DRAGONJA

ODSEK OD PR514 DO PR546

Š.P.P.	Številka prispevne površine
V.Z.	Vrsta zemljine
ϕ	Koeficijent odtoka
Fi	Površina

Š.P.P.	V.Z.	PLOSKEV	ϕ	F_i	$F_i/\Sigma F_i$	$\phi * F_i/\Sigma F_i$
				m ²	%	
HC60	N	Strehe	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	4786	91.58	0.827
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
		Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
	B	Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
	B	Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
	B	Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	440	8.42	0.014
Σ				5226	100.00	0.841
HC61	V	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	2874	89.98	0.813
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
		Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
	B	Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
	B	Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
	B	Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	320	10.02	0.016
Σ				3194	100.00	0.829
HC62	V	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	12325	83.93	0.758
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
		Strehe z običajno kritino	0.90	1860	12.67	0.114
	B	Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
	B	Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
	B	Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	500	3.40	0.006
Σ				14685	100.00	0.878
HC63	N	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	3564	58.77	0.531
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
		Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
	B	Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
	B	Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
	B	Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	2500	41.23	0.067
Σ				6064	100.00	0.598
HC64	D	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	12445	71.09	0.642
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
		Strehe z običajno kritino	0.90	1860	10.63	0.096
	B	Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
	B	Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
	B	Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	3200	18.28	0.030
Σ				17505	100.00	0.768

RAČUNSKI ODTOK S PRISPEVNIH POVRŠIN

HC KOPER DRAGONJA

	T (let)	t _r (min)	t _{KRIT}
POVRATNA DOBA T	5	5	15

ŠPP	ODSEK	T	φ	Σφ	F _i	ΣF _i	t ₀	t _{r+0}	Σt ₀	Σt _{r+0}	q'	Σq'	Q _{MET}	ΣQ _{MET}	Q _{KRIT}
					m ²	m ²	(min)	(min)			(l/s/ha)	(l/s/ha)	(l/s)	(l/s)	(l/s)
HC60	P514-P525	5	0.84	0.84	5226	5226	1.0	1.0	6.0	6.0	558	558	245	245	6.6
HC61	P526-P533	25	0.83	0.84	3194	8420	1.9	1.9	6.9	6.9	795	648	211	456	11
HC62	OP-vzhod	5	0.88	0.86	14685	23105	3.2	3.2	8.2	8.2	421	504	543	1004	29.9
HC63	P534-P545	25	0.60	0.81	6064	29169	3.2	3.2	8.2	8.2	651	534	236	1259	35
HC64	OP-zahod	5	0.77	0.79	17505	46674	3.2	3.2	8.2	8.2	421	492	566	1819	55

DOLOČITEV ODTOKNEGA KOEFICIENTA ϕ

Projekt: HC KOPER DRAGONJA

ODSEK OD PR545 DO PR562

S.P.P.	Številka prispevne površine
V.Z.	Vrsta zemljine
ϕ	Koeficijent odtoka
F_i	Površina

Š.P.P.	V.Z.	PLOSKEV	ϕ	F_i	$F_i/\Sigma F_i$	$\phi * F_i/\Sigma F_i$
				m ²	%	
HC65	V	Strehe	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	7620	92.25	0.833
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19		0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	640	7.75	0.013
Σ				8260	100.00	0.846

RAČUNSKI ODTOK S PRISPEVNIH POVRŠIN

HC KOPER DRAGONJA

	T (let)	t _r (min)	f _{KRIT}
POVRATNA DOBA T	5	5	15

ŠPP	ODSEK	T	φ	Σφ	F _i	ΣF _i	t ₀	t _{r+0}	Σt ₀	Σt _{r+0}	q'	Σq'	Q _{MET}	ΣQ _{MET}	Q _{KRIT}
					m ²	m ²	(min)	(min)			(l/s/ha)	(l/s/ha)	(l/s)	(l/s)	(l/s)
HC65	P545-P562	25	0.85	0.85	8260	8260	2.3	2.3	7.3	7.3	750	750	524	524	10.5

DOLOČITEV ODTOKNEGA KOEFICIENTA ϕ Projekt: HC KOPER DRAGONJA
ODSEK OD PR562 DO PR585

S.P.P.	Številka prispevne površine
V.Z.	Vrsta zemljine
ϕ	Koeficijent odtoka
Fi	Površina

Š.P.P.	V.Z.	PLOSKEV	ϕ	F_i	$F_i/\Sigma F_i$	$\phi * F_i/\Sigma F_i$
				m ²	%	
HC66	V	Strehe	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom	0.90	298	90.30	0.816
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
		Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
	B	Gozd (i>7%)	0.19	0	0.00	0.000
	B	Travniki (7%<i)	0.24	0	0.00	0.000
	B	Travniki (2%<i<7%)	0.16	32	9.70	0.016
Σ				330	100.00	0.831
HC67	V	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom	0.90	2975	90.29	0.816
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
		Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
	B	Gozd (i>7%)	0.19	0	0.00	0.000
	B	Travniki (7%<i)	0.24	0	0.00	0.000
	B	Travniki (2%<i<7%)	0.16	320	9.71	0.016
Σ				3295	100.00	0.831
HC68	N	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom	0.90	1431	89.94	0.812
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
		Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
	B	Gozd (i>7%)	0.19	0	0.00	0.000
	B	Travniki (7%<i)	0.24	0	0.00	0.000
	B	Travniki (2%<i<7%)	0.16	160	10.06	0.016
Σ				1591	100.00	0.829
HC69	N	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom	0.90	1804	90.02	0.813
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
		Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
	B	Gozd (i>7%)	0.19	0	0.00	0.000
	B	Travniki (7%<i)	0.24	0	0.00	0.000
	B	Travniki (2%<i<7%)	0.16	200	9.98	0.016
Σ				2004	100.00	0.829
HC70	N	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom	0.90	1069	89.91	0.812
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
		Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
	B	Gozd (i>7%)	0.19	0	0.00	0.000
	B	Travniki (7%<i)	0.24	0	0.00	0.000
	B	Travniki (2%<i<7%)	0.16	120	10.09	0.016
Σ				1189	100.00	0.829

RAČUNSKI ODTOK S PRISPEVNIH POVRŠIN

HC KOPER DRAGONJA

	T (let)	t _r (min)	f _{KRIT}
POVRATNA DOBA T	5	5	15

ŠPP	ODSEK	T	φ	Σφ	F _i	ΣF _i	t ₀	t _{r+0}	Σt ₀	Σt _{r+0}	q'	Σq'	Q _{MET}	ΣQ _{MET}	Q _{KRIT}
					m ²	m ²	(min)	(min)			(l/s/ha)	(l/s/ha)	(l/s)	(l/s)	(l/s)
HC66	562-564	25	0.83	0.83	330	330	0.4	0.4	5.4	5.4	948	948	26	26	0.4
HC67	564-572	25	0.83	0.83	3295	3625	1.6	1.6	6.6	6.6	841	851	230	256	5
HC68	572-576	5	0.83	0.83	1591	5216	2.2	2.2	7.2	7.2	480	738	63	320	6.5
HC69	576-580	5	0.83	0.83	2004	7220	2.8	2.8	7.8	7.8	443	656	74	393	9
HC70	576-585	5	0.83	0.83	1189	8409	4.0	4.0	9.0	9.0	389	618	38	431	10

DOLOČITEV ODTOČNEGA KOEFICIENTA φ

Projekt: HC KOPER DRAGONJA

ODSEK OD PR585 DO PR607

S.P.P.	Številka prispevne površine
V.Z.	Vrsta zemljine
φ	Koeficijent odtoka
F_i	Površina

Š.P.P.	V.Z.	PLOSKEV	φ	F_i	$F_i/\Sigma F_i$	$\varphi * F_i/\Sigma F_i$
				m ²	%	
HC71	N	Strehe	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom	0.90	8297	90.02	0.813
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
		Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
	B	Gozd ($i > 7\%$)	0.19		0.00	0.000
	B	Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
	B	Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	920	9.98	0.016
		Σ		9217	100.00	0.829

RAČUNSKI ODTOK S PRISPEVNIH POVRŠIN

HC KOPER DRAGONJA

	T (let)	t _r (min)	f _{KRIT}
POVRATNA DOBA T	5	5	15

ŠPP	ODSEK	T	φ	Σφ	F _i	ΣF _i	t ₀	t _{r+0}	Σt ₀	Σt _{r+0}	q'	Σq'	Q _{MET}	ΣQ _{MET}	Q _{KRIT}
					m ²	m ²	(min)	(min)			(l/s/ha)	(l/s/ha)	(l/s)	(l/s)	(l/s)
HC71	585-607	5	0.83	0.83	9217	9217	6.0	6.0	11.0	11.0	332	332	254	254	11.5

DOLOČITEV ODOČNEGA KOEFICIENTA ϕ Projekt: HC KOPER DRAGONJA
ODSEK OD P607 DO P658

Š.P.P.	Številka prispevne površine
V.Z.	Vrsta zemljine
ϕ	Koeficijent odtoka
Fi	Površina

Š.P.P.	V.Z.	PLOSKEV	ϕ	F_i	$F_i/\Sigma F_i$	$\phi * F_i/\Sigma F_i$
				m ²	%	
HC72	N	Strehe	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	7111	90.21	0.815
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	772	9.79	0.016
Σ				7883	100.00	0.831
HC73	V	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	2975	90.51	0.818
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	312	9.49	0.015
Σ				3287	100.00	0.833
HC74	N	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	2270	90.73	0.820
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	232	9.27	0.015
Σ				2502	100.00	0.835
HC75	N	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	6149	90.13	0.814
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	673	9.87	0.016
Σ				6822	100.00	0.830

RAČUNSKI ODTOK S PRISPEVNIH POVRŠIN

HC KOPER DRAGONJA

	T (let)	t _r (min)	r _{KRIT}
POVRATNA DOBA T=2 LETI	5	5	15

ŠPP	ODSEK	T	φ	Σφ	F _i	ΣF _i	t ₀	t _{r+0}	Σt ₀	Σt _{r+0}	q'	Σq'	Q _{MET}	ΣQ _{MET}	Q _{KRIT}
					m ²	m ²	(min)	(min)			(l/s/ha)	(l/s/ha)	(l/s)	(l/s)	(l/s)
HC72	P607-P627	5	0.83	0.83	7883	7883	5.0	5.0	10.0	10.0	356	356	233	233	9.8
HC73	P628-P635	25	0.83	0.83	3287	11170	6.3	6.3	11.3	11.3	483	393	132	365	14
HC74	P635-P641	5	0.83	0.83	2502	13672	7.2	7.2	12.2	12.2	312	378	65	430	17.0
HC75	P641-P658	5	0.83	0.83	6822	20494	10.2	10.2	15.2	15.2	278	345	158	587	25

DOLOČITEV ODOČNEGA KOEFICIENTA φ

Projekt: HC KOPER DRAGONJA
ODSEK OD P658 DO P679

Š.P.P.	Številka prispevne površine
V.Z.	Vrsta zemljine
φ	Koeficijent odtoka
F_i	Površina

Š.P.P.	V.Z.	PLOSKEV	φ	F_i	$F_i/\Sigma F_i$	$\varphi \cdot F_i/\Sigma F_i$
				m ²	%	
HC76	N	Strehe	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom	0.90	8039	90.75	0.820
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19		0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	819	9.25	0.015
Σ				8858	100.00	0.835

RAČUNSKI ODTOK S PRISPEVNIH POVRŠIN

HC KOPER DRAGONJA

	T (let)	t _r (min)	t _{KRIT}
POVRATNA DOBA T=2 LETI	5	5	15

ŠPP	ODSEK	T	φ	Σφ	F _i	ΣF _i	t ₀	t _{r+0}	Σt ₀	Σt _{r+0}	q'	Σq'	Q _{MET}	ΣQ _{MET}	Q _{KRIT}
					m ²	m ²	(min)	(min)			(l/s/ha)	(l/s/ha)	(l/s)	(l/s)	(l/s)
HC76	P658-P679	5	0.83	0.83	8858	8858	5.5	5.5	10.5	10.5	343	343	254	254	11.1

DOLOČITEV ODOČNEGA KOEFICIENTA φ

Projekt: HC KOPER DRAGONJA
ODSEK OD P679 DO P706

Š.P.P.	Številka prispevne površine
V.Z.	Vrsta zemljine
φ	Koeficijent odtoka
F_i	Površina

Š.P.P.	V.Z.	PLOSKEV	φ	F_i	$F_i/\Sigma F_i$	$\varphi \cdot F_i/\Sigma F_i$
				m ²	%	
HC77	N	Strehe	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom	0.90	10649	91.00	0.822
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19		0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	1053	9.00	0.015
Σ				11702	100.00	0.837

RAČUNSKI ODTOK S PRISPEVNIH POVRŠIN

HC KOPER DRAGONJA

	T (let)	t _r (min)	t _{KRIT}
POVRATNA DOBA T=2 LETI	5	5	15

ŠPP	ODSEK	T	φ	Σφ	F _i	ΣF _i	t ₀	t _{r+0}	Σt ₀	Σt _{r+0}	q'	Σq'	Q _{MET}	ΣQ _{MET}	Q _{KRIT}
					m ²	m ²	(min)	(min)			(l/s/ha)	(l/s/ha)	(l/s)	(l/s)	(l/s)
HC77	P679-P706	5	0.84	0.84	11702	11702	6.7	6.7	11.7	11.7	319	319	312	312	14.7

DOLOČITEV ODTOKNEGA KOEFICIENTA ϕ Projekt: HC KOPER DRAGONJA
ODSEK OD P706 DO P756

Š.P.P.	Številka prispevne površine
V.Z.	Vrsta zemljine
ϕ	Koeficijent odtoka
Fi	Površina

Š.P.P.	V.Z.	PLOSKEV	ϕ	F_i	$F_i/\Sigma F_i$	$\phi * F_i/\Sigma F_i$
				m ²	%	
HC78	N	Strehe	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom	0.90	4991	89.51	0.809
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
		Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
	B	Gozd (i>7%)	0.19		0.00	0.000
	B	Travniki (7%<i)	0.24	0	0.00	0.000
	B	Travniki (2%<i<7%)	0.16	585	10.49	0.017
Σ				5576	100.00	0.826
HC79	N	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom	0.90	2697	91.02	0.822
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
		Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
	B	Gozd (i>7%)	0.19	0	0.00	0.000
	B	Travniki (7%<i)	0.24	0	0.00	0.000
	B	Travniki (2%<i<7%)	0.16	266	8.98	0.015
Σ				2963	100.00	0.837
HC80	V	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom	0.90	9732	91.56	0.827
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
		Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
	B	Gozd (i>7%)	0.19	0	0.00	0.000
	B	Travniki (7%<i)	0.24	0	0.00	0.000
	B	Travniki (2%<i<7%)	0.16	897	8.44	0.014
Σ				10629	100.00	0.841
HC81	N	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom	0.90	2417	92.53	0.836
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
		Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
	B	Gozd (i>7%)	0.19	0	0.00	0.000
	B	Travniki (7%<i)	0.24	0	0.00	0.000
	B	Travniki (2%<i<7%)	0.16	195	7.47	0.012
Σ				2612	100.00	0.848

RAČUNSKI ODTOK S PRISPEVNIH POVRŠIN

HC KOPER DRAGONJA

	T (let)	t _r (min)	t _{KRIT}
POVRATNA DOBA T=2 LETI	5	5	15

ŠPP	ODSEK	T	φ	Σφ	F _i	ΣF _i	t ₀	t _{r+0}	Σt ₀	Σt _{r+0}	q'	Σq'	Q _{MET}	ΣQ _{MET}	Q _{KRIT}
					m ²	m ²	(min)	(min)			(l/s/ha)	(l/s/ha)	(l/s)	(l/s)	(l/s)
HC78	P706-P721	5	0.83	0.83	5576	5576	4.7	4.7	9.7	9.7	365	365	168	168	6.9
HC79	P721-P728	5	0.84	0.83	2963	8539	6.2	6.2	11.2	11.2	328	352	81	249	11
HC80	P728-P751	25	0.84	0.84	10629	19168	10.6	10.6	15.6	15.6	391	373	349	598	24.0
HC81	P751-P756	5	0.85	0.84	2612	21780	11.6	11.6	16.6	16.6	266	361	59	657	27

DOLOČITEV ODTOČNEGA KOEFICIENTA ϕ

Projekt: HC KOPER DRAGONJA

ODSEK OD P756 DO P791

Š.P.P.	Številka prispevne površine
V.Z.	Vrsta zemljine
ϕ	Koeficijent odtoka
Fi	Površina

Š.P.P.	V.Z.	PLOSKEV	ϕ	F_i	$F_i/\Sigma F_i$	$\phi * F_i/\Sigma F_i$
				m ²	%	
HC82	N	Strehe	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	3634	92.09	0.832
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	312	7.91	0.013
Σ				3946	100.00	0.845
HC83	N	Strehe	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	3472	90.68	0.819
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	357	9.32	0.015
Σ				3829	100.00	0.834
HC84	N	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	1881	90.78	0.820
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	191	9.22	0.015
Σ				2072	100.00	0.835
HC85	N	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	1288	91.67	0.828
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	117	8.33	0.014
Σ				1405	100.00	0.842
HC86	V	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	988	92.68	0.837
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	78	7.32	0.012
Σ				1066	100.00	0.849
HC87	V	Strehe - zatravljene	0.92	0	0.00	0.000
		Površine utrjene z betonom in asfaltom	0.90	3113	92.05	0.831
		Tlakovane površine	0.88	0	0.00	0.000
	B	Strehe z običajno kritino	0.90	0	0.00	0.000
		Gozd ($i > 7\%$)	0.19	0	0.00	0.000
		Travniki ($7\% < i$)	0.24	0	0.00	0.000
		Travniki ($2\% < i < 7\%$)	0.16	269	7.95	0.013
Σ				3382	100.00	0.844

RAČUNSKI ODTOK S PRISPEVNIH POVRŠIN

HC KOPER DRAGONJA

	T (let)	t _r (min)	r _{KRIT}
POVRATNA DOBA T=2 LETI	5	5	15

ŠPP		T	φ	Σφ	F _i	ΣF _i	t ₀	t _{r+0}	Σt ₀	Σt _{r+0}	q'	Σq'	Q _{MET}	ΣQ _{MET}	Q _{KRIT}
					m ²	m ²	(min)	(min)			(l/s/ha)	(l/s/ha)	(l/s)	(l/s)	(l/s)
HC82	P756-P764	5	0.84	0.84	3946	3946	3.3	3.3	8.3	8.3	416	416	139	139	5.0
HC83	P791-P781	5	0.83	0.84	3829	7775	5.2	5.2	10.2	10.2	350	383	112	250	10
HC84	P780-P776	5	0.83	0.84	2072	9847	6.1	6.1	11.1	11.1	331	372	57	308	12.4
HC85	P775-P773	25	0.84	0.84	1405	11252	6.6	6.6	11.6	11.6	472	385	56	363	14
HC86	P772-P771	25	0.85	0.84	1066	12318	8.3	8.3	13.3	13.3	430	389	39	402	16
HC87	P770-P764	50	0.84	0.84	3382	15700	5.0	5.0	10.0	10.0	608	436	174	575	20

HIDRAVLICNI IZRACUN METEORNE KANALIZACIJE

HC KOPER DRAGONJA

ZS.	S.R.J.	STAC	K.T.	K.D.C.	G.D.C.	G.I.	L _H	L	l _d	φ	n	Q _{MER}	h _{100%}	Q _{100%}	v _{100%}	h _M	Q _M	v _M
		(m)	(m.n.m.)	(m.n.m.)	(m)	(m)	(m)	(m)	(%)	(cm)		(l/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)
METEORNI KANAL M1																		
1		405.82	10.72	9.42	1.30	1.43												
				9.42	1.30	1.43	60.00	60.0	0.45	30	0.013	57.7	29.7	63	0.9	27.3	57.7	0.87
2	RJ1.7	345.82	10.51	9.15	1.36	1.60	0.00											
###			0.1	9.05	1.46	1.60	60.00	60.0	0.35	40	0.013	115.3	40.0	123	0.98	38.6	115.3	0.93
3	RJ16	285.82	10.29	8.84	1.45	1.70	0.00											
###			0.1	8.74	1.55	1.70	60.00	60.0	0.35	50	0.013	173.0	50.0	223	1.14	34.7	173.0	1.19
4	RJ1.5	225.82	10.08	8.53	1.55	1.80	0.00											
###				8.53	1.55	1.80	60.00	60.0	0.42	50	0.013	230.7	50.0	245	1.25	48.7	230.7	1.18
5	RJ1.4	165.82	9.86	8.28	1.58	1.84	0.00											
###			0.10	8.18	1.68	1.84	60.00	60.0	0.35	60	0.013	288.3	60.0	363	1.28	42.8	288.3	1.34
6	RJ1.3	105.82	9.65	7.97	1.68	1.94	0.00											
###				7.97	1.68	1.94	60.00	60.0	0.35	60	0.013	346.0	60.0	363	1.28	59.0	346.0	1.23
7	RJ1.2	45.82	9.41	7.76	1.65	1.91	0.00											
###				7.76	1.65	1.91	17.79	17.8	1.00	60	0.013	346.0	60.0	614	2.17	32.4	346.0	2.22
8	RJ1.1	28.03	9.20	7.58	1.62	1.88	0.00											
###			2	5.58	3.62	1.88	28.03	28.2	12.13	60	0.013	51.0	60.0	2139	7.56	6.7	56.2	3.25
9	ZB1	0.00	2.60	2.18	0.42	0.68	0.00											
###				2.18	0.42	0.68	40.00											

Legenda:

Z.Š.	ZAPOREDNA ŠTEVILKA
Š.V.	ŠTEVILKA VOZLIŠČA - (ŠTEVILKA JAŠKA)
STAC	STACIONAŽA
K.T.	KOTA TERENA
K.D.C.	KOTA DNA CEVI
G.D.C.	GLOBINA DNA CEVI
L	DOLŽINA ODSEKA KANALA
l _d	PADEC KANALA
f	PROFIL
n	MANNINGOV KOEFICIENT HRPAVOSTI
Q _{MER}	MERODAJNI PRETOK
h _{100%}	VISINA POLNJENJA 100% PREMERA
Q _{100%}	RAČUNSKI PRETOK ZA POLNJENJE CEVI 100%
v _{100%}	HITROST ZA POLNJENJE CEVI 100%
h _M	VISINA POLNJENJA PRI MERODAJNEM PRETOKU
Q _M	MERODAJNI PRETOK
v _M	HITROST PRI MERODAJNEM PRETOKU

HIDRAVLICNI IZRACUN METEORNE KANALIZACIJE

HC KOPER DRAGONJA

ZS.	S.R.J.	STAC	K.T.	K.D.C.	G.D.C.	G.I.	L _H	L	I _d	φ	n	Q _{MER}	h _{100%}	Q _{100%}	v _{100%}	h _M	Q _M	V _M
		(m)	(m.n.m.)	(m.n.m.)	(m)	(m)	(m)	(m)	(%)	(cm)		(l/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)
METEORNI KANAL M2																		
1		494.50	9.24	7.8	1.44	1.68												
				7.80	1.44	1.68	60.00	60.0	0.52	40	0.013	107.0	40.0	150	1.2	25.8	107.0	1.25
2	RJ2.9	434.50	8.94	7.49	1.45	1.70	0.00											
####			0.1	7.39	1.55	1.70	60.00	60.0	0.50	50	0.013	214.0	50.0	267	1.36	36.0	214.0	1.41
3	RJ2.8	374.50	8.64	7.09	1.55	1.81	0.00											
####			0.1	6.99	1.65	1.81	60.00	60.0	0.50	60	0.013	321.0	60.0	434	1.54	39.9	321.0	1.61
4	RJ2.7	314.50	8.34	6.69	1.65	1.91	0.00											
####			0	6.69	1.65	1.91	60.00	60.0	0.50	60	0.013	370.0	60.0	434	1.54	46.9	370.0	1.56
5	RJ2.6	254.50	8.04	6.39	1.65	1.91	0.00											
####				6.39	1.65	1.91	60.00	60.0	0.50	60	0.013	428.9	60.0	434	1.54	59.9	428.9	1.52
6	RJ2.5	194.50	7.75	6.09	1.66	1.92	0.00											
####				6.09	1.66	1.92	60.00	60.0	0.65	60	0.013	487.8	60.0	495	1.75	59.9	487.8	1.73
7	RJ2.4	134.50	7.50	5.70	1.80	2.07	0.00											
####			0.10	5.60	1.90	2.07	60.00	60.0	0.35	70	0.013	546.7	70.0	548	1.42	70.0	546.7	1.42
8	RJ2.3	74.50	7.24	5.39	1.85	2.12	0.00											
####				5.39	1.85	2.12	40.00	40.0	0.4	70	0.013	586.0	70.0	593	1.54	69.9	586.0	1.52
9	RJ2.2	34.50	7.08	5.23	1.85	2.12	0.00											
####	BAN			5.23	1.85	2.12	17.80	17.8	0.41	70	0.013	586.0	70.0	593	1.54	69.9	586.0	1.52
10	RJ2.1	16.70	6.90	5.15	1.75	2.02	0.00											
####			0.9	4.25	2.65	2.02	16.70	16.7	2.05	70	0.013	586.0	70.0	1327	3.45	32.6	586.0	3.34
11	ZB2	0	4.40	3.91	0.49	0.76	0.00											

Legenda:

Z.Š.	ZAPOREDNA ŠTEVILKA
Š.V.	ŠTEVILKA VOZLIŠČA - (ŠTEVILKA JAŠKA)
STAC	STACIONAŽA
K.T.	KOTA TERENA
K.D.C.	KOTA DNA CEVI
G.D.C.	GLOBINA DNA CEVI
L	DOLŽINA ODSEKA KANALA
I _d	PADEC KANALA
f	PROFIL
n	MANNINGOV KOEFICIENT HRAPAVOSTI
Q _{MER}	MERODAJNI PRETOK
h _{100%}	VIŠINA POLNJENJA 100% PREMERA
Q _{100%}	RAČUNSKI PRETOK ZA POLNJENJE CEVI 100%
v _{100%}	HITROST ZA POLNJENJE CEVI 100%
h _M	VIŠINA POLNJENJA PRI MERODAJNEM PRETOKU
Q _M	MERODAJNI PPRETOK
V _M	HITROST PRI MERODAJNEM PRETOKU

HIDRAVLICNI IZRACUN METEORNE KANALIZACIJE

HC KOPER DRAGONJA

ZS.	S.R.J.	STAC	K.T.	K.D.C.	G.D.C.	G.I.	L _H	L	I _d	φ	n	Q _{MER}	h _{100%}	Q _{100%}	v _{100%}	h _M	Q _M	V _M
		(m)	(m.n.m.)	(m.n.m.)	(m)	(m)	(m)	(m)	(%)	(cm)		(l/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)
METEORNI KANAL M3																		
1	RJ3.7	390.97	6.99	5.492	1.50	1.74												
				5.49	1.50	1.74	60.00	60.0	0.42	40	0.013	92.0	40.0	135	1.1	24.8	92.0	1.12
2	RJ3.6	330.97	6.74	5.24	1.50	1.75	0.00	60.0	0.50	50	0.013	184.0	50.0	267	1.36	31.3	184.0	1.42
###			0.1	5.14	1.60	1.75	60.00	60.0	0.50	50	0.013	184.0	50.0	267	1.36	31.3	184.0	1.42
3	RJ3.5	270.97	6.45	4.84	1.61	1.86	0.00	60.0	0.60	50	0.013	276.0	50.0	292	1.49	48.7	276.0	1.42
###				4.84	1.61	1.86	60.00	60.0	0.60	50	0.013	276.0	50.0	292	1.49	48.7	276.0	1.42
4	RJ3.4	210.97	6.24	4.48	1.76	2.02	0.00	60.0	0.40	60	0.013	368.0	60.0	388	1.37	58.7	368.0	1.31
###			0.1	4.38	1.86	2.02	60.00	60.0	0.40	60	0.013	368.0	60.0	388	1.37	58.7	368.0	1.31
5	RJ3.3	150.97	5.96	4.14	1.82	2.08	0.00	60.0	0.58	60	0.013	460.0	60.0	468	1.65	59.9	460.0	1.63
###				4.14	1.82	2.08	60.00	60.0	0.58	60	0.013	460.0	60.0	468	1.65	59.9	460.0	1.63
6	RJ3.2	90.97	5.66	3.79	1.87	2.14	0.00	60.0	0.50	70	0.013	552.0	70.0	655	1.70	53.8	552.0	1.74
###			0.1	3.69	1.97	2.14	60.00	60.0	0.50	70	0.013	552.0	70.0	655	1.70	53.8	552.0	1.74
7	RJ3.1	30.97	5.36	3.39	1.97	2.24	0.00	30.97	2.17	70	0.013	552.0	70.0	1364	3.55	31.0	552.0	3.36
###				3.39	1.97	2.24	30.97	31.0	2.17	70	0.013	552.0	70.0	1364	3.55	31.0	552.0	3.36
8	ZB3	0.00	3.22	2.72	0.50	0.77	0.00	40.0	0.40	70	0.013	552.0	70.0	586	1.52	68.1	552.0	1.45
###				2.72	0.50	0.77	40.00	40.0	0.40	70	0.013	552.0	70.0	586	1.52	68.1	552.0	1.45
10	RJ3.1.1	40.00	5.15	3.80	1.35	1.48	METEORNI KANAL M3.1											
###				3.80	1.35	1.48	40.00	40.0	0.50	30	0.013	50.0	30.0	68	0.97	19.7	50.0	1.01
11	RJ3.1	0	5.36	3.60	1.76	1.89	0.00	40.0	1.00	30	0.013	50.0	30.0	97	1.37	15.3	50.0	1.38
###				3.60	1.76	1.89	40.00	40.0	1.00	30	0.013	50.0	30.0	97	1.37	15.3	50.0	1.38

Legenda:

Z.Š.	ZAPOREDNA ŠTEVILKA
Š.V.	ŠTEVILKA VOZLIŠČA - (ŠTEVILKA JAŠKA)
STAC	STACIONAŽA
K.T.	KOTA TERENA
K.D.C.	KOTA DNA CEVI
G.D.C.	GLOBINA DNA CEVI
L	DOLŽINA ODSEKA KANALA
I _d	PADEC KANALA
f	PROFIL
n	MANNINGOV KOEFICIENT HRPAVOSTI
Q _{MER}	MERODAJNI PRETOK
h _{100%}	VISINA POLNJENJA 100% PREMERA
Q _{100%}	RAČUNSKI PRETOK ZA POLNJENJE CEVI 100%
V _{100%}	HITROST ZA POLNJENJE CEVI 100%

HIDRAVLICNI IZRACUN METEORNE KANALIZACIJE

HC KOPER DRAGONJA

ZS.	S.R.J.	STAC	K.T.	K.D.C.	G.D.C.	G.I.	L _H	L	l _d	φ	n	Q _{MER}	h _{100%}	Q _{100%}	v _{100%}	h _{SUŠ}	Q _{SUŠ}	V _{SUŠ}	
		(m)	(m.n.m.)	(m.n.m.)	(m)	(m)	(m)	(m)	(%)	(cm)		(l/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	
METEORNI KANAL M4																			
1	P47 RJ4.14	578.01	5.05	4.06	0.99	1.12													
				4.06	0.99	1.12	20.00	20.0	0.50	30	0.013	31.5	29.7	66	1.0	1.0	0.1	0.19	
2	P48 ###	558.01	4.95	3.96	0.99	1.12						409.0							
				3.96	0.99	1.12	20.00	20.0	0.50	30	0.013	62.9	29.7	66	0.96	29.6	65.5	0.95	
3	P49 ### RJ4.13	538.01	4.85	3.86	0.99	1.23													
			0.1	3.76	1.09	1.23	20.00	20.0	0.65	40	0.013	94.4	40.0	168	1.34	22.2	98.3	1.37	
4	P50 ###	518.01	4.75	3.63	1.12	1.36													
				3.63	1.12	1.36	20.00	20.0	0.65	40	0.013	125.8	40.0	168	1.34	28.0	131.1	1.39	
5	P51 ###	498.01	4.65	3.50	1.15	1.39													
				3.50	1.15	1.39	20.00	20.0	0.65	40	0.013	157.3	40.0	168	1.34	39.9	163.8	1.30	
6	P52 ### RJ4.12	478.01	4.55	3.37	1.18	1.43													
			0.1	3.27	1.28	1.43	20.00	20.0	0.50	50	0.013	188.8	50.0	267	1.36	33.1	196.6	1.43	
7	P53 ###	458.01	4.45	3.17	1.28	1.53													
				3.17	1.28	1.53	20.00	20.0	0.50	50	0.013	220.2	50.0	267	1.36	39.6	229.4	1.38	
8	P54 ###	438.01	4.36	3.07	1.29	1.54													
				3.07	1.29	1.54	20.00	20.0	0.50	50	0.013	251.7	50.0	267	1.36	49.9	262.2	1.34	
9	P55 ### RJ4.11	418.01	4.27	2.97	1.30	1.56													
			0.1	2.87	1.40	1.56	20.00	20.0	0.36	60	0.013	283.2	60.0	368	1.30	49.7	324.3	1.30	
10	P56 ###	398.01	4.19	2.80	1.39	1.65													
				2.80	1.39	1.65	20.00	20.0	0.36	60	0.013	314.6	60.0	368	1.30	35.9	239.4	1.36	
11	P57 ###	378.01	4.12	2.73	1.39	1.65													
				2.73	1.39	1.65	20.00	20.0	0.36	60	0.013	346.1	60.0	368	1.30	37.7	254.8	1.36	
12	P58 ### RJ4.10	358.01	4.05	2.65	1.40	1.67													
			0.1	2.55	1.50	1.67	20.00	20.0	0.36	70	0.013	377.5	70.0	556	1.44	39.4	331.6	1.49	
13	P59 ###	338.01	4.00	2.48	1.52	1.79													
				2.48	1.52	1.79	20.00	20.0	0.36	70	0.013	409.0	70.0	556	1.44	27.5	181.8	1.29	
	P60 ### RJ4.9	318	3.95	2.41	1.54	1.81													
				2.41	1.54	1.81	20.00	20.0	0.36	70	0.013	467.2	70.0	556	1.44	42.8	372.2	1.51	
15	P61 ###	298.01	3.91	2.34	1.57	1.84													
				2.34	1.57	1.84	20.00	20.0	0.36	70	0.013	525.5	70.0	556	1.44	44.6	391.3	1.51	
16	P62 ### RJ4.8	278.01	3.88	2.27	1.61	1.89													
			0.00	2.27	1.61	1.89	20.00	20.0	0.30	80	0.013	583.7	80.0	724	1.44	46.3	449.9	1.49	
17		258.01	3.85	2.21	1.65	1.93													
				2.21	1.65	1.93	20.00	20.0	0.30	80	0.013	641.9	80.0	724	1.44	47.9	472.1	1.50	
18	P64 ### RJ4.7	238.01	3.84	2.15	1.69	1.98													
		80.00	0	2.15	1.69	1.98	20.00	20.0	0.30	90	0.013	700.2	90.0	992	1.56	49.6	574.0	1.60	
19	P65	218.01	3.83	2.09	1.74	2.03													
				2.09	1.74	2.03	20.00	20.0	0.30	90	0.013	758.4	90.0	992	1.56	51.2	600.7	1.61	
20	P66 ### RJ4.6	198.01	3.83	2.03	1.80	2.09													
				2.03	1.80	2.09	20.00	20.00	0.30	90	0.013	816.6	90.0	992	1.56	52.7	626.4	1.62	
21	P67 ###	178.01	3.84	1.97	1.87	2.16													
				1.97	1.87	2.16	20.00	20.0	0.30	90	0.013	874.9	90.0	992	1.56	54.2	651.0	1.62	
22	P68 ### RJ4.5	158.01	3.85	1.91	1.95	2.25													
		116.71	0	1.91	1.95	2.25	20.00	20.00	0.30	100	0.013	933.1	100.0	1313	1.67	55.6	770.3	1.72	
23	P69 ### RJ4.4	138.01	3.88	1.85	2.03	2.33													
				1.85	2.03	2.33	24.70	24.70	0.30	100	0.013	1005.0	100.0	1313	1.67	20.0	115.0	1.03	
24	P70 ###	113.31	3.91	1.77	2.14	2.44													
				1.77	2.14	2.44	21.76	21.76	0.30	100	0.013	1092.5	100.0	1313	1.67	30.0	257.2	1.30	
25	P71 ### RJ4.3	91.55	3.85	1.71	2.14	2.44													
				1.71	2.14	2.44	26.41	26.41	0.30	100	0.013	1198.7	100.0	1313	1.67	30.0	257.2	1.30	
26	P72	65.14	4.00	1.63	2.37	2.67													
				1.63	2.37	2.67	23.84	23.8	0.30	100	0.013	1294.6	100.0	1313	1.67	30.0	257.2	1.30	
27	P73 ### RJ4.2	41.30	4.05	1.56	2.49	2.80													
			0	1.56	2.49	2.80	20.00	20.00	0.30	110	0.013	1375.0	110.0	1693	1.78	50.0	717.9	1.71	
28	P74 ### RJ4.1	21.30	3.74	1.50	2.24	2.55													
				1.50	2.24	2.55	17.52	17.5	0.32	110	0.013	1674.0	110.0	1749	1.84	30.0	284.4	1.35	
29	BANKINA	3.78	3.88	1.44	2.44	2.75													
				1.44	2.44	2.75	3.78	3.8	0.32	110	0.013	1674.0	88.0	1512	1.85	50.0	741.4	1.76	
30	IZPUST	0.00	1.50	1.43	0.07	0.38													
				1.43	0.07	0.38		0.0	0.32	110	0.013	1674.0	88.0	1512	1.85	50.0	741.4	1.76	
	P80 ### RJ4.1.3	120.00	4.47	3.07	1.40	1.53													
				3.07	1.40	1.53	20.00	20.0	1.00	30	0.013	49.8	30.0	97	1.37	21.2	76.2	1.43	
	P79	100.00	4.41	2.87	1.54	1.67													
				2.87	1.54	1.67	20.00	20.0	1.00	30	0.013	99.7	30.0	97	1.37	21.2	76.2	1.43	
	P78 ### RJ4.1.2	80.00	4.35	2.67	1.68	1.92													
			0.1	2.57	1.78	1.92	20.00	20.0	1.00	40	0.013	149.5	40.0	208	1.66	21.2	114.0	1.68	
	P77	60.00	4.29	2.37	1.92	2.16													
				2.37	1.92	2.16	20.00	20.0	1.00	40	0.013	199.3	40.0	208	1.66	21.2	114.0	1.68	
	P76 ### RJ4.1.1	40.00	4.23	2.17	2.06	2.31													
			0.1	2.07	2.16	2.31	20.00	20.0	0.60	50	0.013	249.2	50.0	292	1.49	21.2	109.7	1.38	

ZS.	S.R.J.	STAC	K.T.	K.D.C.	G.D.C.	G.I.	L _H	L	l _d	φ	n	Q _{MER}	h _{100%}	Q _{100%}	v _{100%}	h _{SUŠ}	Q _{SUŠ}	V _{SUŠ}
		(m)	(m.n.m.)	(m.n.m.)	(m)	(m)	(m)	(m)	(%)	(cm)		(l/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)
1	P75	20.00	4.17	1.95	2.22	2.47												
				1.95	2.22	2.47	20.00	20.0	0.60	50	0.013	299.0	50.0	292	1.49	21.2	109.7	1.38
2	P74	0.00	4.11	1.83	2.28	2.53												
###	RJ4.1			1.50	2.62	2.53	0.00	0.0	0.60	50	0.013	299.0	50.0	292	1.49	21.2	109.7	1.38

Legenda:

Z.Š.	ZAPOREDNA ŠTEVILKA
Š.V.	ŠTEVILKA VOZLIŠČA - (ŠTEVILKA JAŠKA)
STAC	STACIONAŽA
K.T.	KOTA TERENA
K.D.C.	KOTA DNA CEVI
G.D.C.	GLOBINA DNA CEVI
L	DOLŽINA ODSEKA KANALA
l _d	PADEC KANALA
f	PROFIL
n	MANNINGOV KOEFICIENT HRAPAVOSTI
Q _{MER}	MERODAJNI PRETOK
h _{100%}	VIŠINA POLNJENJA 100% PREMERA
Q _{100%}	RAČUNSKI PRETOK ZA POLNJENJE CEVI 100%
v _{100%}	HITROST ZA POLNJENJE CEVI 100%
h _{SUŠ}	VIŠINA POLNJENJA PRI SREDNJEM SUSNEM PRETOKU
Q _{SUŠ}	RAČUNSKI SREDNJI SUŠNI ODTOK
v _{SUŠ}	HITROST PRI RACUNSKEM SREDNJEM SUSNEM ODTOKU

HIDRAVLICNI IZRACUN METEORNE KANALIZACIJE

HC KOPER DRAGONJA

ZS.	S.R.J.	STAC	K.T.	K.D.C.	G.D.C.	G.I.	L _H	L	I _d	φ	n	Q _{MER}	h _{100%}	Q _{100%}	v _{100%}	h _{SUŠ}	Q _{SUŠ}	V _{SUŠ}	
		(m)	(m.n.m.)	(m.n.m.)	(m)	(m)	(m)	(m)	(%)	(cm)		(l/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	
METEORNI KANAL M5.1																			
M																			
1	P80+9.2m	514.72	4.47	3.13	1.34	1.58													
				3.13	1.34	1.58	9.00	9.0	0.50	40	0.013	22.6	40.0	147	1.2	1.0	0.2	0.19	
2	RJ5.1.11	505.72	4.50	3.09	1.41	1.65						444.0							
		51.00		3.09	1.41	1.65	11.00	11.0	0.53	40	0.013	47.0	40.0	152	1.21	29.6	124.4	1.25	
3	P81	494.72	4.53	3.03	1.50	1.74													
###				3.03	1.50	1.74	20.00	20.0	0.53	40	0.013	91.4	40.0	152	1.21	22.2	88.8	1.24	
4	P82	474.72	4.59	2.92	1.67	1.91													
###				2.92	1.67	1.91	20.00	20.0	0.53	40	0.013	135.8	40.0	152	1.21	28.0	118.4	1.26	
5	P83	454.72	4.65	2.82	1.84	2.09													
###	RJ5.1.10	40.00		2.82	1.84	2.09	20.00	20.0	0.45	50	0.013	180.2	50.0	253	1.29	39.9	218.5	1.30	
6	P84	434.72	4.71	2.73	1.99	2.24													
###				2.73	1.99	2.24	20.00	20.0	0.45	50	0.013	224.6	50.0	253	1.29	33.1	186.5	1.35	
7	P85	414.72	4.77	2.64	2.14	2.40													
###	RJ5.1.9	40.00		2.64	2.14	2.40	20.00	20.0	0.43	60	0.013	269.0	60.0	403	1.42	39.6	295.3	1.49	
8	P86	394.72	4.83	2.55	2.28	2.54													
###				2.55	2.28	2.54	20.00	20.0	0.43	60	0.013	313.4	60.0	403	1.42	49.9	355.1	1.41	
9	P87	374.72	4.89	2.47	2.43	2.69													
###	RJ5.1.8	30.00		2.47	2.43	2.69	20.00	20.0	0.43	60	0.013	357.8	60.0	403	1.42	49.7	354.4	1.42	
10	P88	354.72	4.95	2.38	2.57	2.83													
###				2.38	2.57	2.83	10.00	10.0	0.43	60	0.013	380.0	60.0	403	1.42	35.9	261.6	1.48	
11		344.72	4.98	2.34	2.64	2.91													
	RJ5.1.7	30.00		2.34	2.64	2.91	10.00	10.0	0.32	70	0.013	402.2	70.0	524	1.36	37.7	292.9	1.39	
12	P89	334.72	5.01	2.31	2.71	2.98													
###				2.31	2.71	2.98	20.00	20.0	0.32	70	0.013	446.6	70.0	524	1.36	39.4	312.6	1.40	
13	P90	314.72	5.07	2.24	2.83	3.10													
###	RJ5.1.6	60.00		2.24	2.83	3.10	20.00	20.0	0.32	70	0.013	468.3	70.0	524	1.36	27.5	171.4	1.22	
	P91	294.7	5.13	2.18	2.96	3.23						303.0							
###				2.18	2.96	3.23	20.00	20.0	0.32	70	0.013	489.9	70.0	524	1.36	42.8	350.9	1.42	
15	P92	274.72	5.19	2.11	3.08	3.35													
###				2.11	3.08	3.35	20.00	20.0	0.32	70	0.013	511.5	70.0	524	1.36	44.6	369.0	1.43	
16	P93	254.72	5.25	2.05	3.20	3.48													
###	RJ5.1.5	60.00		2.05	3.20	3.48	20.00	20.0	0.30	80	0.013	533.2	80.0	724	1.44	46.3	449.9	1.49	
17	P94	234.72	5.31	1.99	3.32	3.60													
###				1.99	3.32	3.60	20.00	20.0	0.30	80	0.013	554.8	80.0	724	1.44	47.9	472.1	1.50	
18	P95	214.72	5.37	1.93	3.44	3.72													
###				1.93	3.44	3.72	20.00	20.0	0.30	80	0.013	576.5	80.0	724	1.44	49.6	493.0	1.51	
19	P96	194.72	5.43	1.87	3.56	3.84													
	RJ5.1.4	60.00		1.87	3.56	3.84	20.00	20.0	0.30	80	0.013	598.1	80.0	724	1.44	51.2	512.5	1.51	
20	P97	174.72	5.49	1.81	3.68	3.96													
###				1.81	3.68	3.96	20.00	20.00	0.30	80	0.013	619.8	80.0	724	1.44	52.7	530.6	1.51	
21	P98	154.72	5.55	1.75	3.80	4.08													
###				1.75	3.80	4.08	20.00	20.0	0.30	80	0.013	641.4	80.0	724	1.44	54.2	547.4	1.51	

ZŠ.	S.R.J.	STAC	K.T.	K.D.C.	G.D.C.	G.I.	L _H	L	l _d	φ	n	Q _{MER}	h _{100%}	Q _{100%}	v _{100%}	h _{SUŠ}	Q _{SUŠ}	V _{SUŠ}
		(m)	(m.n.m.)	(m.n.m.)	(m)	(m)	(m)	(m)	(%)	(cm)		(l/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)
22	P99	134.72	5.65	1.69	3.97	4.25												
###	RJ5.1.3	60.00		1.69	3.97	4.25	20.00	20.00	0.30	80	0.013	663.0	80.0	724	1.44	55.6	561.2	1.51
23	P100	114.72	5.72	1.63	4.09	4.37												
###				1.63	4.09	4.37	20.00	20.00	0.30	80	0.013	684.7	80.0	724	1.44	20.0	99.2	1.01
24	P101	94.72	5.84	1.57	4.27	4.55												
###				1.57	4.27	4.55	20.00	20.00	0.30	80	0.013	706.3	80.0	724	1.44	30.0	216.7	1.26
25	P102	74.72	5.98	1.51	4.47	4.76												
	RJ5.1.2.	40.00		1.51	4.47	4.76	40.00	40.00	0.30	90	0.013	749.6	90.0	992	1.56	30.0	237.7	1.28
26	P104	34.72	6.36	1.39	4.97	5.28												
	RJ5.1.1.			1.39	4.97	5.28	17.52	17.5	0.30	110	0.013	1566.0	110.0	1693	1.78	30.0	275.4	1.31
27	BAN	17.20	5.96	1.34	4.62	4.93												
			0	1.34	4.62	4.93	3.05	3.05	0.30	110	0.013	1566.0	110.0	1693	1.78	50.0	717.9	1.71
28	ASF	14.15	5.75	1.33	4.42	4.73												
				1.33	4.42	4.73	3.75	3.8	0.30	110	0.013	1566.0	110.0	1693	1.78	30.0	275.4	1.31
29	ASF	10.40	5.70	1.32	4.38	4.69												
				1.32	4.38	4.69	10.40	10.4	0.30	110	0.013	1566.0	88.0	1464	1.80	50.0	717.9	1.71
30	IZPUST VTOK V ZB	0.00	1.30	1.29	0.01	0.32												
				1.29	0.01	0.32		0.0	0.30	110	0.013	1566.0	88.0	1464	1.80	50.0	717.9	1.71

Legenda:

Z.Š.	ZAPOREDNA ŠTEVILKA
Š.V.	ŠTEVILKA VOZLIŠČA - (ŠTEVILKA JAŠKA)
STAC	STACIONAŽA
K.T.	KOTA TERENA
K.D.C.	KOTA DNA CEVI
G.D.C.	GLOBINA DNA CEVI
L	DOLŽINA ODSEKA KANALA
l _d	PADEC KANALA
f	PROFIL
n	MANNINGOV KOEFICIENT HRPAVOSTI
Q _{MER}	MERODAJNI PRETOK
h _{100%}	VISINA POLNJENJA 100% PREMERA
Q _{100%}	RAČUNSKI PRETOK ZA POLNJENJE CEVI 100%
v _{100%}	HITROST ZA POLNJENJE CEVI 100%
h _{SUŠ}	VISINA POLNJENJA PRI SREDNJEM SUSNEM PRETOKU
Q _{SUŠ}	RAČUNSKI SREDNJI SUŠNI ODTOK
v _{SUŠ}	HITROST PRI RAČUNSKEM SREDNJEM SUSNEM ODTOKU

HIDRAVLICNI IZRACUN METEORNE KANALIZACIJE

HC KOPER DRAGONJA

ZS.	S.R.J.	STAC	K.T.	K.D.C.	G.D.C.	G.I.	L _H	L	I _d	φ	n	Q _{MER}	h100%	Q100%	v100%	h _M	Q _M	V _M
		(m)	(m.n.m.)	(m.n.m.)	(m)	(m)	(m)	(m)	(%)	(cm)		(l/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)
KANAL 5																		
M																		
1	P132	571	21.87	20.57	1.30	1.42												
	RJ5.10			20.57	1.30	1.42	20.00	20.0	3.70	23	0.013	46.9	23.4	95	2.2	11.6	46.9	2.22
2	P131	551	21.13	19.83	1.30	1.42	0.00											
				19.83	1.30	1.42	20.00	20.0	3.70	23	0.013	93.7	23.4	95	2.23	23.3	93.7	2.19
3	P130	531	20.39	19.09	1.30	1.43	0.00											
###	RJ5.9		0.05	19.04	1.35	1.43	20.00	20.0	3.70	30	0.013	140.6	30.0	185	2.63	20.4	140.6	2.75
4	P129	511	19.65	18.30	1.35	1.48	0.00											
				18.30	1.35	1.48	20.00	20.0	3.70	30	0.013	187.4	30.1	188	2.64	30.1	187.4	2.63
5	P128	491	18.91	17.56	1.35	1.59	0.00											
###	RJ5.8		0.1	17.46	1.45	1.59	20.00	20.0	3.70	40	0.013	234.3	40.0	401	3.19	22.2	234.3	3.27
6	P127	471	18.17	16.72	1.45	1.69	0.00											
				16.72	1.45	1.69	20.00	20.0	3.70	40	0.013	281.1	40.0	401	3.19	25.4	281.1	3.34
7	P126	451	17.43	15.98	1.45	1.69	0.00											
###	RJ5.7			15.98	1.45	1.69	20.00	20.0	2.95	41	0.013	328.0	41.0	382	2.89	36.9	347.3	2.78
8	P125	431	16.69	15.39	1.30	1.54	0.00											
				15.39	1.30	1.54	20.00	20.0	3.70	41	0.013	336.6	40.7	420	3.23	29.4	337.4	3.35
9	P124	411	15.95	14.65	1.30	1.54	0.00											
				14.65	1.30	1.54	20.00	20.0	3.65	41	0.013	345.3	40.7	417	3.20	30.7	346.9	3.30
10	P123	391	15.22	13.92	1.30	1.54	0.00											
###				13.92	1.30	1.54	20.00	20.0	3.55	41	0.013	353.9	40.7	412	3.16	32.7	356.3	3.18
11	P122	371	14.51	13.21	1.30	1.54	0.00											
				13.21	1.30	1.54	20.00	20.0	3.40	41	0.013	362.6	40.7	403	3.09	36.5	365.7	2.97
12	P121	351	13.83	12.53	1.30	1.54	0.00											
				12.53	1.30	1.54	20.00	20.0	3.25	41	0.013	371.2	40.7	394	3.02	40.1	375.1	2.89
13	P120	331	13.18	11.88	1.30	1.54	0.00											
				11.88	1.30	1.54	20.00	20.0	3.15	41	0.013	379.9	40.7	388	2.98	40.7	384.6	2.95
14	P119	311	12.55	11.25	1.30	1.54	0.00											
				11.25	1.30	1.54	32.70	32.7	3.15	41	0.013	394.0	41.1	397	3.00	41.1	394.0	2.97
15	P118-12.7	278	11.95	10.22	1.73	1.98	0.00											
###	RJ5.6		0.2	10.02	1.93	1.98	7.30	7.3	2.84	50	0.013	404.1	50.0	636	3.24	30.2	419.1	3.38
16	P117	271	11.382	9.81	1.57	1.82	0.00											
				9.81	1.57	1.82	20.00	20.0	2.84	50	0.013	431.7	50.0	636	3.24	31.6	444.3	3.39
17	P116	251	10.835	9.24	1.59	1.84	0.00											
				9.24	1.59	1.84	20.00	20.0	2.84	50	0.013	459.4	50.0	636	3.24	33.1	469.4	3.40
18	P115	231	10.315	8.68	1.64	1.89	0.00											
###	RJ5.5			8.68	1.64	1.89	20.00	20.0	2.30	50	0.013	487.0	50.0	573	2.92	39.9	494.6	2.94
19	P114	211	9.822	8.22	1.61	1.86	0.00											
				8.22	1.61	1.86	20.00	20.0	2.30	50	0.013	514.7	50.0	573	2.92	44.8	519.7	2.80
20	P113	191	9.355	7.76	1.60	1.85	0.00											
				7.76	1.60	1.85	20.00	20.01	2.30	50	0.013	542.4	50.0	573	2.92	49.1	544.9	2.79
21	P112	171	8.915	7.30	1.62	1.88	0.00											
###	RJ5.4		0.2	7.10	1.82	1.88	20.00	20.0	2.10	60	0.013	570.0	60.0	890	3.15	35.5	570.0	3.27
22	P111	151	8.502	6.68	1.83	2.09	0.00											
				6.68	1.83	2.09	20.00	20.00	2.10	60	0.013	638	60.0	890	3.15	38.8	637.7	3.30
23	P110	131	8.115	6.26	1.86	2.12	0.00											
###				6.26	1.86	2.12	20.00	20.00	2.10	60	0.013	658	60.0	890	3.15	46.5	754.2	3.21

ZS.	S.R.J.	STAC	K.T.	K.D.C.	G.D.C.	G.I.	L _H	L	l _d	φ	n	Q _{MER}	h _{100%}	Q _{100%}	v _{100%}	h _M	Q _M	v _M	
		(m)	(m.n.m.)	(m.n.m.)	(m)	(m)	(m)	(m)	(%)	(cm)		(l/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	
24	P109	111	7.755	5.84	1.92	2.18	0.00												
###	RJ5.3			5.84	1.92	2.18	20.00	20.00	1.60	60	0.013	679	60.0	777	2.75	49.0	679.0	2.75	
25	P108	91	7.422	5.52	1.91	2.17	0.00												
				5.52	1.91	2.17	20.00	20.00	1.60	60	0.013	700	60.0	777	2.75	52.6	699.7	2.66	
26	P107	71	7.115	5.20	1.92	2.19	0.00												
###	RJ5.2		0.26	4.94	2.18	2.19	20.00	20.0	1.00	70	0.013	720	70.0	926	2.41	48.8	720.3	2.51	
27	P106	51	6.835	4.74	2.10	2.37	0.00												
				4.74	2.10	2.37	20.00	20.00	1.00	70	0.013	741	70.0	926	2.41	50.3	741.0	2.50	
28	105	31	6.582	4.54	2.05	2.32	0.00												
				4.54	2.05	2.32	31.00	31.0	1.00	70	0.013	877	70.0	926	2.41	69.9	913.5	2.37	
29	P104-11m	0	6.355	4.23	2.13	2.40	0.00												
###	RJ5.1.1		2.83	1.40	4.96	2.40	20.00	20.0	1.00	70	0.013	877	70.0	926	2.41	54.5	787.2	2.45	

Legenda:

Z.Š.	ZAPOREDNA ŠTEVILKA
Š.V.	ŠTEVILKA VOZLIŠČA - (ŠTEVILKA JAŠKA)
STAC	STACIONAŽA
K.T.	KOTA TERENA
K.D.C.	KOTA DNA CEVI
G.D.C.	GLOBINA DNA CEVI
L	DOLŽINA ODSEKA KANALA
l _d	PADEC KANALA
f	PROFIL
n	MANNINGOV KOEFICIENT HRAPAVOSTI
Q _{MER}	MERODAJNI PRETOK
h _{100%}	VIŠINA POLNJENJA 100% PREMERA
Q _{100%}	RACUNSKI PRETOK ZA POLNJENJE CEVI 100%
v _{100%}	HITROST ZA POLNJENJE CEVI 100%
h _M	VIŠINA POLNJENJA PRI MERODAJNEM PRETOKU
Q _M	MERODAJNI PPRETOK
v _M	HITROST PRI MERODAJNEM PRETOKU

HIDRAVLICNI IZRACUN METEORNE KANALIZACIJE

HC KOPER DRAGONJA

ZS.	S.R.J.	STAC	K.T.	K.D.C.	G.D.C.	G.I.	L _H	L	I _d	φ	n	Q _{MER}	h100%	Q100%	v100%	h _M	Q _M	V _M
		(m)	(m.n.m.)	(m.n.m.)	(m)	(m)	(m)	(m)	(%)	(cm)		(l/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)
KANAL 6																		
M																		
1	POŽ	596.29	8.61	7.31	1.30	1.43												
				7.31	1.30	1.43	2.50	2.5	0.40	24	0.013	0.7	23.6	32	0.7	2.4	0.7	0.30
2		593.79	8.61	7.30	1.31	1.44												
				7.30	1.31	1.44	2.50	2.5	0.40	24	0.013	1.4	23.6	32	0.74	3.3	1.4	0.37
3	P117	591.29	8.61	7.29	1.32	1.45												
				7.29	1.32	1.45	10.56	10.6	0.40	24	0.013	4.3	23.6	32	0.74	5.8	4.3	0.51
4		580.73	8.59	7.25	1.35	1.47												
				7.25	1.35	1.47	10.56	10.6	0.40	24	0.013	7.2	23.6	32	0.74	7.6	7.2	0.59
5	P118	570.17	8.58	7.21	1.37	1.50												
				7.21	1.37	1.50	10.67	10.7	0.40	24	0.013	10.1	23.6	32	0.74	9.1	10.1	0.65
6		559.50	8.54	7.16	1.38	1.50												
				7.16	1.38	1.50	10.67	10.7	0.40	24	0.013	13.1	23.6	32	0.74	10.5	13.1	0.70
7	P119	548.83	8.50	7.12	1.38	1.51												
				7.12	1.38	1.51	6.88	6.9	0.40	24	0.013	15.0	23.6	32	0.74	11.3	15.0	0.72
8		541.95	8.46	7.09	1.37	1.50												
				7.09	1.37	1.50	6.88	6.9	0.40	24	0.013	16.9	23.6	32	0.74	12.2	16.9	0.74
9	P120-RJ6.12	535.07	8.42	7.07	1.36	1.49												
####	RJ			7.07	1.36	1.49	10.00	10.0	0.70	24	0.013	19.6	23.6	42	0.97	11.3	19.6	0.96
10		525.07	8.35	7.00	1.36	1.48												
				7.00	1.36	1.48	10.00	10.0	0.70	24	0.013	22.4	23.6	42	0.97	12.2	22.4	0.98
11	P121	515.07	8.28	6.93	1.35	1.48												
				6.93	1.35	1.48	10.00	10.0	0.70	24	0.013	25.2	23.6	42	0.97	13.2	25.2	1.00
12		505.07	8.19	6.86	1.34	1.47												
				6.86	1.34	1.47	10.00	1.0	0.70	24	0.013	27.9	23.6	42	0.97	14.2	27.9	1.02
13	P122	495.07	8.11	6.79	1.32	1.45												
				6.79	1.32	1.45	10.00	10.0	0.70	24	0.013	30.7	23.6	42	0.97	15.3	30.7	1.02
14	RJ6.11	485.07	8.02	6.72	1.31	1.44												
####	RJ			6.67	1.36	1.49	10.00	10.0	0.85	30	0.013	33.4	29.7	87	1.25	12.8	33.4	1.17
15	P123	475.07	7.94	6.58	1.36	1.49												
				6.58	1.36	1.50	10.00	10.0	0.85	30	0.013	36.2	29.7	87	1.25	13.4	36.2	1.20
16		465.07	7.85	6.49	1.36	1.50												
				6.49	1.36	1.50	10.00	10.0	0.85	30	0.013	38.9	29.7	87	1.25	13.9	38.9	1.22
17	P124	455.07	7.77	6.41	1.36	1.50												
				6.41	1.36	1.50	10.00	10.0	0.85	30	0.013	41.7	29.7	87	1.25	14.5	41.7	1.24
18	RJ6.10	445.07	7.68	6.32	1.36	1.50												
####	RJ			6.32	1.36	1.50	10.00	10.0	0.85	30	0.013	44.5	29.7	87	1.25	15.1	44.5	1.26
19	P125	435.07	7.60	6.24	1.36	1.50												
				6.24	1.36	1.50	10.00	10.0	0.85	30	0.013	47.2	29.7	87	1.25	15.7	47.2	1.27
20		425.07	7.51	6.15	1.36	1.50												
				6.15	1.36	1.50	10.00	10.00	0.85	30	0.013	50.0	29.7	87	1.25	16.3	50.0	1.28
21	P126	415.07	7.43	6.07	1.36	1.50												
				6.07	1.36	1.50	10.00	10.0	0.85	30	0.013	52.7	29.7	87	1.25	16.9	52.7	1.29
22	RJ6.9	405.07	7.34	5.98	1.36	1.51												
####	RJ			5.98	1.36	1.51	10.00	10.00	0.85	30	0.013	55.5	29.7	87	1.25	17.6	55.5	1.30
23	P127	395.07	7.26	5.90	1.36	1.51												
				5.90	1.36	1.51	10.00	10.00	0.85	30	0.013	58.2	29.7	87	1.25	18.2	58.2	1.31
24		385.07	7.17	5.81	1.36	1.51												
				5.81	1.36	1.51	10.00	10.00	0.85	30	0.013	61.0	29.7	87	1.25	18.9	61.0	1.31
25	P128	375.07	7.09	5.73	1.36	1.51												
				5.73	1.36	1.51	10.00	10.00	0.85	30	0.013	63.8	29.7	87	1.25	19.6	63.8	1.31
26	RJ6.8	365.07	7.00	5.64	1.36	1.50												
####	RJ			5.64	1.36	1.50	10.00	10.0	0.90	30	0.013	66.5	29.7	89	1.29	19.9	66.5	1.35
27	P129	355.07	6.91	5.55	1.36	1.51												
				5.55	1.36	1.51	10.00	10.00	0.90	30	0.013	69.3	29.7	89	1.29	20.7	69.3	1.35
28		345.07	6.83	5.46	1.36	1.51												
				5.46	1.36	1.51	10.00	10.0	0.90	30	0.013	72.0	29.7	89	1.29	21.6	72.0	1.34
29	P130	335.07	6.74	5.37	1.37	1.51												
				5.37	1.37	1.51	10.00	10.0	0.90	30	0.013	74.8	29.7	89	1.29	22.7	74.8	1.32
30		325.07	6.63	5.28	1.35	1.50												
				5.28	1.35	1.50	10.00	10.0	0.90	30	0.013	77.5	29.7	89	1.29	24.1	77.5	1.29
31	131-RJ 6	315.07	6.69	5.19	1.50	1.64												
####	RJ			5.09	1.60	1.75	19.78	19.8	0.40	40	0.013	83.0	40.0	132	1.05	23.4	83.0	1.09
32	RJ6.6-VT-6.	295.29	6.74	5.01	1.73	1.88	PRITOK IZ MK6-1 30L/S											
####	RJ	57.210	0.8	4.21	2.53	2.69	7.21	7.2	0.25	50	0.013	117.3	50.0	189	0.96	28.9	117.3	1.00
33	P132	288.08	6.46	4.20	2.26	2.43												
				4.20	2.26	2.43	10.00	10.0	0.25	50	0.013	123.4	50.0	189	0.96	30.0	123.4	1.00
34		278.08	6.40	4.17	2.23	2.39												
				4.17	2.23	2.39	10.00	10.0	0.25	50	0.013	129.4	50.0	189	0.96	31.1	129.4	1.01
35	P133	268.08	6.33	4.15	2.18	2.35												
				4.15	2.18	2.35	10.00	10.0	0.25	50	0.013	135.4	50.0	189	0.96	32.3	135.4	1.01
36		258.08	6.25	4.12	2.13	2.29												

ZS.	S.R.J.	STAC	K.T.	K.D.C.	G.D.C.	G.I.	L _H	L	I _d	φ	n	Q _{MER}	h _{100%}	Q _{100%}	v _{100%}	h _M	Q _M	V _M
		(m)	(m.n.m.)	(m.n.m.)	(m)	(m)	(m)	(m)	(%)	(cm)		(l/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)
37	P134-RJ6.5	248.08	6.17	4.12	2.13	2.29	10.00	10.0	0.25	50	0.013	141.4	50.0	189	0.96	33.6	141.4	1.01
####	RJ	60		4.10	2.07	2.24	10.00	10.0	0.25	50	0.013	147.4	50.0	189	0.96	35.0	147.4	1.00
38		238.08	6.14	4.07	2.07	2.23	10.00	10.0	0.25	50	0.013	153.4	50.0	189	0.96	36.6	153.4	1.00
39	P135	228.08	6.11	4.05	2.06	2.23	20.00	20.0	0.25	50	0.013	165.5	50.0	189	0.96	41.0	165.5	0.96
40	P136	208.08	5.90	4.00	1.91	2.07	20.07	20.1	0.25	50	0.013	177.5	50.0	189	0.96	48.5	177.5	0.91
41	P137-RJ6.4	188.01	5.82	3.95	1.88	2.04	20.04	20.0	0.40	50	0.013	189.6	50.0	239	1.22	35.6	189.6	1.27
####	RJ	60		3.95	1.88	2.04	20.04	20.0	0.40	50	0.013	189.6	50.0	239	1.22	35.6	189.6	1.27
42	P138	167.97	5.73	3.87	1.87	2.03	20.05	20.0	0.40	50	0.013	201.6	50.0	239	1.22	38.5	201.6	1.24
43	P139	147.92	5.58	3.79	1.80	1.96	20.01	20.0	0.40	50	0.013	213.7	50.0	239	1.22	43.0	213.7	1.19
44	P140-RJ6.3	127.91	5.40	3.71	1.70	1.86	19.99	20.0	0.60	50	0.013	225.7	50.0	292	1.49	34.6	225.7	1.56
####	RJ	60	0	3.71	1.70	1.86	19.99	20.0	0.60	50	0.013	225.7	50.0	292	1.49	34.6	225.7	1.56
45	P141	107.91	5.31	3.59	1.73	1.89	19.96	20.0	0.60	50	0.013	237.7	50.0	292	1.49	36.6	237.7	1.54
46	P142	87.95	5.20	3.47	1.73	1.90	19.93	19.9	0.60	50	0.013	249.7	50.0	292	1.49	39.2	249.7	1.51
47	P143-RJ6.2	68.02	5.16	3.35	1.81	1.98	19.90	19.9	0.60	50	0.013	261.7	50.0	292	1.49	43.0	261.7	1.46
####	RJ	40	0	3.35	1.81	1.98	19.90	19.9	0.60	50	0.013	261.7	50.0	292	1.49	43.0	261.7	1.46
48	P144	48.11	4.92	3.23	1.69	1.86	19.87	19.88	0.60	50	0.013	273.6	50.0	292	1.49	48.2	273.6	1.41
49	P145-RJ6.1	28.24	4.79	3.11	1.68	1.84	15.60	15.60	0.60	50	0.013	283.0	50.0	292	1.49	49.7	283.0	1.44
####	RJ		0.5	2.61	2.18	2.34	15.60	15.60	0.60	50	0.013	283.0	50.0	292	1.49	49.7	283.0	1.44
50		12.64	4.64	2.51	2.13	2.29	0.25	0.25	0.60	50	0.013	283.2	50.0	292	1.49	49.7	283.2	1.44
51	R.BANK	12.39	4.65	2.51	2.14	2.31	1.50	1.50	0.60	50	0.013	284.1	50.0	292	1.49	49.7	284.1	1.45
52	R.VOZ	10.89	4.72	2.50	2.22	2.38	4.00	0.1	0.60	50	0.013	286.5	50.0	292	1.49	49.9	286.5	1.46
53	OS	6.89	4.54	2.48	2.06	2.23	4.00	4.0	0.60	50	0.013	288.9	50.0	292	1.49	50.0	288.9	1.47
54	R. VOZ	2.89	4.39	2.46	1.94	2.10	1.50	1.50	0.60	50	0.013	289.8	50.0	292	1.49	50.0	289.8	1.48
55	R.BANK	1.39	4.36	2.45	1.91	2.08	1.39	1.39	0.60	50	0.013	290.6	50.0	292	1.49	50.0	290.6	1.48
1	TEREN	0.00	3.59	2.44	1.15	1.32	0.00	0.0	0.32	60	0.013	290.6	60.0	347	1.23	45.6	290.6	1.26
			0	2.44	1.15	1.33	0.00	0.0	0.32	60	0.013	290.6	60.0	347	1.23	45.6	290.6	1.26

Legenda:

Z.Š.	ZAPOREDNA ŠTEVILKA
Š.V.	ŠTEVILKA VOZLIŠČA - (ŠTEVILKA JAŠKA)
STAC	STACIONAŽA
K.T.	KOTA TERENA
K.D.C.	KOTA DNA CEVI
G.D.C.	GLOBINA DNA CEVI
L	DOLŽINA ODSEKA KANALA
I _d	PADEC KANALA
f	PROFIL
n	MANNINGOV KOEFICIENT HRAPAVOSTI
Q _{MER}	MERODAJNI PRETOK
h _{100%}	VISINA POLNJENJA 100% PREMERA
Q _{100%}	RACUNSKI PRETOK ZA POLNJENJE CEVI 100%
v _{100%}	HITROST ZA POLNJENJE CEVI 100%
h _M	VISINA POLNJENJA PRI MERODAJNEM PRETOKU
Q _M	MERODAJNI PPRETOK
v _M	HITROST PRI MERODAJNEM PRETOKU

HIDRAVLICNI IZRACUN METEORNE KANALIZACIJE

HC KOPER DRAGONJA

ZS.	S.R.J.	STAC	K.T.	K.D.C.	G.D.C.	G.I.	L _H	L	l _d	φ	n	Q _{MER}	h _{100%}	Q _{100%}	v _{100%}	h _M	Q _M	V _M
		(m)	(m.n.m.)	(m.n.m.)	(m)	(m)	(m)	(m)	(%)	(cm)		(l/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)
KANAL 6-1										M								
1	P120	239.84	6.34	5.00	1.34	1.47	10.00	10.0	0.30	24	0.013	1.3	23.5	28	0.6	3.4	1.3	0.32
2		229.84	6.34	4.97	1.37	1.50	10.00	10.0	0.30	24	0.013	2.5	23.5	28	0.64	4.8	2.5	0.40
3	P121	219.84	6.34	4.94	1.40	1.53	10.00	10.0	0.30	24	0.013	3.8	23.5	28	0.64	5.8	3.8	0.45
4		209.84	6.34	4.91	1.43	1.55	10.00	10.0	0.30	24	0.013	5.0	23.5	28	0.64	6.8	5.0	0.48
5	P122	199.84	6.33	4.88	1.45	1.58	10.00	10.0	0.30	24	0.013	6.3	23.5	28	0.64	7.6	6.3	0.51
6	##### RJ6.1.4	189.84	6.32	4.85	1.47	1.60	10.00	10.0	0.30	24	0.013	7.5	23.5	28	0.64	8.4	7.5	0.54
7	P123	179.84	6.31	4.82	1.49	1.62	10.00	10.0	0.30	24	0.013	8.8	23.5	28	0.64	9.1	8.8	0.56
8		169.84	6.30	4.79	1.51	1.64	10.00	10.0	0.30	24	0.013	10.0	23.5	28	0.64	9.8	10.0	0.59
9	P124	159.84	6.29	4.76	1.53	1.66	10.00	10.0	0.30	24	0.013	11.3	23.5	28	0.64	10.4	11.3	0.60
10		149.84	6.28	4.73	1.55	1.68	10.00	10.0	0.30	24	0.013	12.5	23.5	28	0.64	11.1	12.5	0.62
11	P125	139.84	6.27	4.70	1.57	1.70	10.00	10.0	0.30	24	0.013	13.8	23.5	28	0.64	11.7	13.8	0.64
12	##### RJ6.1.3	129.84	6.26	4.67	1.59	1.72	10.00	10.0	0.30	24	0.013	15.0	23.5	28	0.64	12.4	15.0	0.65
13	P126	119.84	6.25	4.64	1.61	1.74	10.00	10.0	0.30	24	0.013	16.3	23.5	28	0.64	13.1	16.3	0.65
14		109.84	6.25	4.61	1.64	1.76	10.00	10.0	0.30	24	0.013	17.5	23.5	28	0.64	13.8	17.5	0.66
15	P127	99.84	6.24	4.58	1.66	1.79	10.00	10.0	0.30	24	0.013	18.8	23.5	28	0.64	14.5	18.8	0.67
16	##### RJ6.1.2	89.84	6.23	4.55	1.68	1.82	10.00	10.0	0.30	24	0.013	20.0	23.5	28	0.64	15.3	20.0	0.67
17	P128	79.84	6.22	4.52	1.70	1.84	10.00	10.0	0.30	24	0.013	21.3	23.5	28	0.64	16.2	21.3	0.67
18		69.84	6.21	4.49	1.72	1.86	10.00	10.0	0.30	24	0.013	22.5	23.5	28	0.64	17.2	22.5	0.66
19	P129	59.84	6.20	4.46	1.74	1.88	10.00	10.0	0.30	24	0.013	23.8	23.5	28	0.64	18.5	23.8	0.65
20		49.84	6.20	4.43	1.77	1.91	10.00	10.00	0.30	24	0.013	25.0	23.5	28	0.64	20.7	25.0	0.62
21	P130	39.84	6.20	4.40	1.80	1.94	10.00	10.00	0.30	24	0.013	25.5	23.5	28	0.64	21.8	25.5	0.61
22	130+3.72	36.12	6.20	4.39	1.81	1.95	19.19	19.19	0.40	24	0.013	27.9	23.5	32	0.74	19.1	27.9	0.74
23	##### RJ6.1.1	16.93	6.38	4.31	2.07	2.21	16.93	16.93	0.40	24	0.013	30.0	23.5	32	0.74	22.7	30.0	0.70
24	131+12.5	0.00	6.88	4.24	2.64	2.77	10.00	10.00	0.40	24	0.013	30.0	23.5	32	0.74	22.7	30.0	0.70
0.7	5.16			4.24	2.64	2.77	10.00	10.00	0.40	24	0.013	30.0	23.5	32	0.74	22.7	30.0	0.70

Legenda:

Z.Š.	ZAPOREDNA ŠTEVILKA
Š.V.	ŠTEVILKA VOZLIŠČA - (ŠTEVILKA JAŠKA)
STAC	STACIONAŽA
K.T.	KOTA TERENA
K.D.C.	KOTA DNA CEVI
G.D.C.	GLOBINA DNA CEVI
L	DOLŽINA ODSEKA KANALA
l _d	PADEC KANALA
f	PROFIL
n	MANNINGOV KOEFICIENT HRPAVOSTI
Q _{MER}	MERODAJNI PRETOK
h _{100%}	VISINA POLNJENJA 100% PREMERA
Q _{100%}	RACUNSKI PRETOK ZA POLNJENJE CEVI 100%
v _{100%}	HITROST ZA POLNJENJE CEVI 100%
h _M	VISINA POLNJENJA PRI MERODAJNEM PRETOKU
Q _M	MERODAJNI PPRETOK
v _M	HITROST PRI MERODAJNEM PRETOKU

HIDRAVLICNI IZRACUN METEORNE KANALIZACIJE

HC KOPER DRAGONJA

ZS.	S.R.J.	STAC	K.T.	K.D.C.	G.D.C.	G.I.	L _H	L	I _d	φ	n	Q _{MER}	h100%	Q100%	v100%	h _M	Q _M	V _M				
		(m)	(m.n.m.)	(m.n.m.)	(m)	(m)	(m)	(m)	(%)	(cm)		(l/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)				
KANAL 7																						
M																						
1	RJ7.11	573.00	26.20	24.90	1.30	1.43																
	P150	160.00		24.90	1.30	1.43	20.00	20.0	2.80	30	0.013	70.7	29.7	157	2.3	14.0	70.7	2.21				
2		553.00	25.63	24.34	1.29	1.42																
####	P151			24.34	1.29	1.42	20.00	20.0	2.80	30	0.013	141.3	29.7	157	2.27	26.0	141.3	2.20				
3	RJ7.10	533.00	24.97	23.78	1.19	1.33																
	P152	120.00	0.20	23.58	1.39	1.54	20.00	20.0	4.00	40	0.013	212.0	40.0	417	3.31	20.2	212.0	3.33				
4		513.00	24.23	22.78	1.45	1.59																
	P153			22.78	1.45	1.59	20.00	20.0	4.00	40	0.013	249.3	40.0	417	3.31	22.5	249.3	3.42				
5		493.00	23.39	21.98	1.41	1.56																
####	P154			21.98	1.41	1.56	20.00	20.0	4.00	40	0.013	286.7	40.0	417	3.31	25.0	286.7	3.47				
6	RJ7.9	473.00	22.47	21.18	1.29	1.43																
	P155		0.9	20.28	2.19	2.33	20.00	20.0	4.00	40	0.013	324.0	40.0	417	3.31	27.9	324.0	3.46				
7		453.00	21.45	19.48	1.97	2.12																
	P156			19.48	1.97	2.12	20.00	20.0	4.00	40	0.013	361.3	40.0	417	3.31	32.2	361.3	3.33				
8		433.00	20.35	18.68	1.67	1.82																
####	P157			18.68	1.67	1.82	20.00	20.0	4.00	40	0.013	398.7	40.0	417	3.31	39.5	398.7	3.18				
9	RJ7.8	413.00	19.23	17.88	1.35	1.49																
	P158	360.00	1.344	16.54	2.69	2.85	20.00	20.0	3.30	50	0.013	435.2	50.0	686	3.49	29.4	435.2	3.63				
10		393.00	18.16	15.88	2.28	2.43																
	P159			15.88	2.28	2.43	20.00	20.0	3.30	50	0.013	442.6	50.0	686	3.49	29.7	442.6	3.64				
11		373.00	17.13	15.22	1.92	2.07																
####	P160			15.22	1.92	2.07	20.00	20.0	3.30	50	0.013	450.1	50.0	686	3.49	30.1	450.1	3.64				
12	RJ7.7	353.00	16.16	14.56	1.60	1.75																
	P161		0.642	13.91	2.24	2.40	20.00	1.0	3.30	50	0.013	457.6	50.0	686	3.49	30.5	457.6	3.65				
13		333.00	15.23	13.25	1.98	2.13																
	P162			13.25	1.98	2.13	20.00	20.0	3.30	50	0.013	465.1	50.0	686	3.49	30.9	465.1	3.65				
14		313.00	14.36	12.59	1.76	1.92																
####	P163			12.59	1.76	1.92	20.00	20.0	3.30	50	0.013	472.6	50.0	686	3.49	31.3	472.6	3.66				
15	RJ7.6	293.00	13.53	11.93	1.60	1.75																
	P164		0.2	11.73	1.80	1.97	20.00	20.0	3.30	50	0.013	480.1	50.0	686	3.49	31.7	480.1	3.66				
16		273.00	12.76	11.07	1.69	1.85																
	P165			11.07	1.69	1.85	20.00	20.0	3.30	50	0.013	487.5	50.0	686	3.49	32.1	487.5	3.66				
17		253.00	12.04	10.41	1.62	1.79																
####	P166			10.41	1.62	1.79	20.00	20.0	3.30	50	0.013	495.0	50.0	686	3.49	32.5	495.0	3.66				
18	RJ7.5	233.00	11.36	9.75	1.61	1.77																
	P167			9.75	1.61	1.77	20.00	20.0	2.86	50	0.013	502.5	50.0	638	3.25	35.3	502.5	3.39				
19		213.00	10.74	9.18	1.56	1.72																
	P168			9.18	1.56	1.72	20.00	20.0	2.86	50	0.013	510.0	50.0	638	3.25	35.9	510.0	3.38				
20		193.00	10.16	8.61	1.55	1.72																
####	P169			8.61	1.55	1.72	20.00	20.01	2.86	50	0.013	517.5	50.0	638	3.25	36.5	517.5	3.37				
21	RJ7.4	173.00	9.64	8.04	1.60	1.77																
	P170			8.04	1.60	1.77	20.00	20.0	2.12	50	0.013	524.9	50.0	550	2.80	49.3	524.9	2.68				
22		153.00	9.17	7.62	1.55	1.71																
	P171			7.62	1.55	1.71	20.00	20.00	2.12	50	0.013	532.4	50.0	550	2.80	49.7	532.4	2.71				
23		133.00	8.74	7.19	1.55	1.71																
####	P172			7.19	1.55	1.71	20.00	20.00	2.12	50	0.013	539.9	50.0	550	2.80	49.9	539.9	2.75				
24	RJ7.3	113.00	8.37	6.77	1.60	1.77																
	P173			6.77	1.60	1.77	20.00	20.00	2.15	50	0.013	547.4	50.0	554	2.82	50.0	547.4	2.79				
25		93.00	8.04	6.34	1.71	1.87																
	P174			6.34	1.71	1.87	20.00	20.00	2.15	50	0.013	554.9	50.4	566	2.83	50.3	554.9	2.78				
26		73.00	7.77	5.91	1.86	2.03																
####	P175			5.91	1.86	2.03	20.00	20.0	2.17	50	0.013	562.3	50.4	568	2.85	50.4	562.3	2.82				
27	RJ7.2	53.00	7.55	5.47	2.07	2.24																
####	P176		0.1	5.37	2.17	2.35	20.00	20.00	1.00	60	0.013	569.8	60.0	614	2.17	57.0	569.8	2.05				
28	RJ7.1	33.00	7.35	5.17	2.17	2.35																
####	P177		0.5	4.67	2.67	2.85	33.00	33.0	4.04	60	0.013	582.2	60.0	1234	4.36	29.0	582.2	4.30				
29	ZB7	0.00	3.85	3.34	0.51	0.69																
####				3.34	0.51	0.69	20.00	20.0	4.04	60	0.013	589.6	60.0	1234	4.36	29.2	589.6	4.32				
30	RJ7.1.1	40.00	6.95	5.55	1.40	1.58	KANAL 7.1												M			
####	P179			5.55	1.40	1.58	40.00	40.0	1.00	40	0.013	141.3	40.0	208	1.66	24.7	141.3	1.73				
31	RJ7.1	0.00	7.35	5.15	2.20	2.36																
####	P177			5.15	2.20	2.36										1.0						

Legenda:

Z.Š.	ZAPOREDNA ŠTEVILKA
Š.V.	ŠTEVILKA VOZLIŠČA - (ŠTEVILKA JAŠKA)
STAC	STACIONAŽA
K.T.	KOTA TERENA
K.D.C.	KOTA DNA CEVI
G.D.C.	GLOBINA DNA CEVI
L	DOLŽINA ODSEKA KANALA
Id	PADEC KANALA
f	PROFIL
n	MANNINGOV KOEFICIENT HRAPAVOSTI
Q _{MER}	MERODAJNI PRETOK
h _{100%}	VISINA POLNJENJA 100% PREMERA
Q _{100%}	RAČUNSKI PRETOK ZA POLNJENJE CEVI 100%
V _{100%}	HITROST ZA POLNJENJE CEVI 100%
h _M	VISINA POLNJENJA PRI MERODAJNEM PRETOKU
Q _M	MERODAJNI PPRETOK
V _M	HITROST PRI MERODAJNEM PRETOKU

HIDRAVLICNI IZRACUN METEORNE KANALIZACIJE

HC KOPER DRAGONJA

ZS.	S.R.J.	STAC	K.T.	K.D.C.	G.D.C.	G.I.	L _H	L	I _d	φ	n	Q _{MER}	h _{100%}	Q _{100%}	v _{100%}	h _M	Q _M	V _M
		(m)	(m.n.m.)	(m.n.m.)	(m)	(m)	(m)	(m)	(%)	(cm)		(l/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)
KANAL M8																		
M																		
1	RJ8.7	302.49	6.36	5.06	1.30	1.42												
	P182			5.06	1.30	1.42	39.99	40.0	0.85	23	0.013	21.6	23.4	46	1.1	11.3	21.6	1.05
2		262.50	6.015	4.72	1.29	1.42	0.00											
###	P184			4.72	1.29	1.42	20.00	20.0	0.85	23	0.013	32.4	23.4	46	1.07	14.9	32.4	1.12
3	RJ8.6	242.50	5.86	4.55	1.31	1.44	0.00											
	P185		0.05	4.50	1.36	1.44	20.00	20.0	0.68	30	0.013	43.2	30.0	79	1.13	15.8	43.2	1.14
4		222.49	5.71	4.36	1.35	1.48	0.00											
###	P186			4.36	1.35	1.48	20.00	20.0	0.68	30	0.013	54.0	30.0	79	1.13	18.5	54.0	1.18
5		202.49	5.57	4.23	1.34	1.47	0.00											
###	P187			4.23	1.34	1.47	20.00	20.0	0.68	30	0.013	64.8	30.0	79	1.13	22.0	64.8	1.17
6	RJ8.5	182.50	5.44	4.09	1.35	1.59	0.00											
	P188		0.1	3.99	1.45	1.59	40.00	40.0	0.30	40	0.013	86.4	40.0	114	0.91	27.2	86.4	0.95
7	RJ8.4	142.50	5.22	3.87	1.35	1.59	0.00											
###	P190			3.87	1.35	1.59	20.00	20.0	0.30	40	0.013	97.2	40.0	114	0.91	31.2	97.2	0.92
8		122.50	5.12	3.81	1.31	1.55	0.00											
###	P191			3.81	1.31	1.55	20.00	20.0	0.30	40	0.013	108.0	40.0	114	0.91	39.1	108.0	0.86
9	RJ8.3	102.50	5.03	3.75	1.28	1.52	0.00											
###	P192			3.75	1.28	1.52	48.00	48.0	0.40	40	0.013	147.0	40.0	132	1.05	40.0	131.7	1.05
10	RJ8.2	54.50	4.89	3.56	1.33	1.58	0.00											
	P194+8m		0.4	3.16	1.73	1.58	12.00	12.0	0.30	50	0.013	156.8	50.0	207	1.05	34.0	156.7	1.10
11		42.50	4.83	3.12	1.71	1.96	0.00											
###	P195			3.12	1.71	1.96	20.00	20.0	0.30	50	0.013	173.0	50.0	207	1.05	38.0	173.0	1.08
12	RJ8.1	22.50	4.78	3.06	1.72	1.98	0.00											
###	P196		0.42	2.64	2.14	1.98	22.50	22.5	0.60	60	0.013	474.0	60.0	476	1.68	60.0	474.0	1.68
13	ZD8	0.00	3.9	2.51	1.39	1.65	0.00											
				2.51	1.39	1.65	20.00	20.0	0.60	60	0.013	474.0	60.0	476	1.68	60.0	474.0	1.68

Legenda:

Z.Š.	ZAPOREDNA ŠTEVILKA
Š.V.	ŠTEVILKA VOZLIŠČA - (ŠTEVILKA JAŠKA)
STAC	STACIONAŽA
K.T.	KOTA TERENA
K.D.C.	KOTA DNA CEVI
G.D.C.	GLOBINA DNA CEVI
L	DOLŽINA ODSEKA KANALA
I _d	PADEC KANALA
f	PROFIL
n	MANNINGOV KOEFICIENT HRPAVOSTI
Q _{MER}	MERODAJNI PRETOK
h _{100%}	VISINA POLNJENJA 70% PREMERA
Q _{100%}	RACUNSKI PRETOK ZA POLNJENJE CEVI 70%
V _{100%}	HITROST ZA POLNJENJE CEVI 70%

HIDRAVLICNI IZRACUN METEORNE KANALIZACIJE

HC KOPER DRAGONJA

ZS.	S.R.J.	STAC	K.T.	K.D.C.	G.D.C.	G.I.	L _H	L	I _d	φ	n	Q _{MER}	h _{100%}	Q _{100%}	v _{100%}	h _M	Q _M	V _M
		(m)	(m.n.m.)	(m.n.m.)	(m)	(m)	(m)	(m)	(%)	(cm)		(l/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)
KANAL 8.1																		
M																		
1	RJ8.1.7	360.00	5.64	4.34	1.30	1.42												
	P214			4.34	1.30	1.42	20.00	20.0	0.80	24	0.013	15.1	23.5	45	1.0	9.4	15.1	0.94
2		340.00	5.508	4.18	1.33	1.45												
	P213			4.18	1.33	1.45	20.00	20.0	0.80	24	0.013	30.2	23.5	45	1.04	14.3	30.2	1.09
3		320.00	5.385	4.02	1.37	1.49												
###	P212			4.02	1.37	1.49	20.00	20.0	0.80	24	0.013	45.3	23.5	45	1.04	23.5	45.3	1.04
4	RJ8.1.6	300.00	5.273	3.86	1.41	1.54												
	P211		0.05	3.81	1.46	1.54	20.00	20.0	0.70	30	0.013	60.4	29.7	78	1.14	20.5	60.4	1.19
5		280.00	5.17	3.67	1.50	1.63												
###	P210			3.67	1.50	1.63	20.00	20.0	0.70	30	0.013	75.5	29.7	78	1.14	29.4	75.5	1.09
6	RJ8.1.5	260.00	5.078	3.53	1.55	1.79												
	P209		0.1	3.43	1.65	1.79	20.00	20.0	0.35	40	0.013	90.5	40.0	123	0.98	26.4	90.5	1.03
7		240.00	4.995	3.36	1.64	1.88												
	P208			3.36	1.64	1.88	20.00	20.0	0.35	40	0.013	105.6	40.0	123	0.98	31.6	105.6	0.99
8		220.00	4.923	3.29	1.63	1.87												
###	P207			3.29	1.63	1.87	20.00	20.0	0.35	40	0.013	120.7	40.0	123	0.98	39.9	120.7	0.96
9	RJ8.1.4	200.00	4.86	3.22	1.64	1.89												
	P206		0.1	3.12	1.74	1.89	20.00	20.0	0.25	50	0.013	135.8	50.0	189	0.96	32.4	135.8	1.01
10		180.00	4.808	3.07	1.74	1.99												
###	P205			3.07	1.74	1.99	20.00	20.0	0.25	50	0.013	150.9	50.0	189	0.96	35.9	150.9	1.00
11		160.00	4.765	3.02	1.75	2.00												
###	P204			3.02	1.75	2.00	20.00	20.0	0.25	50	0.013	166.0	50.0	189	0.96	41.3	166.0	0.96
12	RJ8.1.3	140.00	4.733	2.97	1.76	2.02												
	P203		0.1	2.87	1.86	2.02	20.00	20.0	0.20	60	0.013	185.3	60.0	275	0.97	36.9	185.3	1.01
13		120.00	4.71	2.83	1.88	2.14												
	P202			2.83	1.88	2.14	20.00	20.0	0.20	60	0.013	204.6	60.0	275	0.97	40.1	204.6	1.02
14		100.00	4.698	2.79	1.91	2.17												
###	P201			2.79	1.91	2.17	20.00	20.0	0.20	60	0.013	223.9	60.0	275	0.97	44.1	223.9	1.00
15	RJ8.1.2	80.00	4.695	2.75	1.95	2.21												
	P200			2.75	1.95	2.21	20.00	20.0	0.20	60	0.013	243.1	60.0	275	0.97	50.3	243.1	0.96
16		60.00	7.703	2.71	4.99	5.25												
###	P199			2.71	4.99	5.25	20.00	20.0	0.20	60	0.013	262.4	60.0	275	0.97	59.2	262.4	0.93
17	RJ8.1.1	40.00	4.72	2.67	2.05	2.31												
	P198			2.67	2.05	2.31	20.00	20.0	0.25	60	0.013	281.7	60.0	307	1.09	55.4	281.7	1.03
18		20.00	4.748	2.62	2.13	2.39												
###	P197			2.62	2.13	2.39	20.00	20.0	0.25	60	0.013	301.0	60.0	307	1.09	59.9	301.0	1.06
19	RJ8.1	0.00	4.785	2.57	2.22	2.48												
###	P196			2.57	2.22	2.48	20.00	20.0	0.25	60	0.013	301.0	60.0	307	1.09	59.9	301.0	1.06

Legenda:

Z.Š.	ZAPOREDNA ŠTEVILKA
Š.V.	ŠTEVILKA VOZLIŠČA - (ŠTEVILKA JAŠKA)
STAC	STACIONAŽA
K.T.	KOTA TERENA
K.D.C.	KOTA DNA CEVI
G.D.C.	GLOBINA DNA CEVI
L	DOLŽINA ODSEKA KANALA
I _d	PADEC KANALA
f	PROFIL
n	MANNINGOV KOEFICIENT HRPAVOSTI
Q _{MER}	MERODAJNI PRETOK
h _{100%}	VISINA POLNJENJA 100% PREMERA
Q _{100%}	RACUNSKI PRETOK ZA POLNJENJE CEVI 100%
V _{100%}	HITROST ZA POLNJENJE CEVI 100%

HIDRAVLICNI IZRACUN METEORNE KANALIZACIJE

HC KOPER DRAGONJA

ZS.	S.R.J.	STAC	K.T.	K.D.C.	G.D.C.	G.I.	L _H	L	I _d	φ	n	Q _{MER}	h _{100%}	Q _{100%}	v _{100%}	h _M	Q _M	V _M
		(m)	(m.n.m.)	(m.n.m.)	(m)	(m)	(m)	(m)	(%)	(cm)		(l/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)
KANAL 9																		
M																		
1		138.00	7.06	5.76	1.30	1.42												
	P222			5.76	1.30	1.42	20.00	20.0	1.06	24	0.013	20.9	23.5	52	1.2	10.4	20.9	1.13
2		118.00	6.848	5.55	1.30	1.42												
	P221			5.55	1.30	1.42	20.00	20.0	1.06	24	0.013	41.7	23.5	52	1.20	16.9	41.7	1.25
3	RJ9.3	98.00	6.645	5.34	1.31	1.44												
	P220		0.05	5.29	1.36	1.44	20.00	20.0	0.80	30	0.013	62.6	29.7	84	1.21	19.9	62.6	1.27
4		78.00	6.453	5.13	1.33	1.46												
	P219			5.13	1.33	1.46	20.00	20.0	0.80	30	0.013	83.5	29.7	84	1.21	29.7	83.5	1.21
5	RJ9.2	58.00	6.27	4.97	1.30	1.54												
	P218		0.1	4.87	1.40	1.54	20.00	20.0	0.80	40	0.013	104.3	40.0	186	1.48	21.5	104.3	1.51
6		38.00	6.098	4.71	1.39	1.63												
	P217			4.71	1.39	1.63	20.00	20.0	0.80	40	0.013	125.2	40.0	186	1.48	24.5	125.2	1.55
7	RJ9.1	18.00	5.935	4.55	1.39	1.63												
	P216		0.1	4.45	1.49	1.63	18.00	18.0	0.80	40	0.013	143.5	40.0	186	1.48	27.6	143.5	1.55
8	ZD9	0.00	4.62	4.30	0.32	0.56												
	P216			4.30	0.32	0.56						110.9				8.5		

Legenda:

Z.S.	ZAPOREDNA ŠTEVILKA
Š.V.	ŠTEVILKA VOZLIŠČA - (ŠTEVILKA JAŠKA)
STAC	STACIONAŽA
K.T.	KOTA TERENA
K.D.C.	KOTA DNA CEVI
G.D.C.	GLOBINA DNA CEVI
L	DOLŽINA ODSEKA KANALA
I _d	PADEC KANALA
f	PROFIL
n	MANNINGOV KOEFICIENT HRPAVOSTI
Q _{MER}	MERODAJNI PRETOK
h _{100%}	VIŠINA POLNJENJA 100% PREMERA
Q _{100%}	RAČUNSKI PRETOK ZA POLNJENJE CEVI 100%
v _{100%}	HITROST ZA POLNJENJE CEVI 100%

HIDRAVLICNI IZRACUN METEORNE KANALIZACIJE

HC KOPER DRAGONJA

ZS.	S.R.J.	STAC	K.T.	K.D.C.	G.D.C.	G.I.	L _H	L	I _d	φ	n	Q _{MER}	h _{100%}	Q _{100%}	v _{100%}	h _M	Q _M	V _M
		(m)	(m.n.m.)	(m.n.m.)	(m)	(m)	(m)	(m)	(%)	(cm)		(l/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)
KANAL M10																		
M																		
1	RJ10.8	286.00	12.66	11.36	1.30	1.42												
	P238+14m			11.36	1.30	1.42	34.00	34.0	2.90	24	0.013	42.3	23.5	86	2.0	11.6	42.3	1.97
2	RJ10.7	252.00	11.6	10.37	1.23	1.36												
	P237		0.05	10.32	1.28	1.36	40.01	40.0	2.10	30	0.013	85.1	29.7	136	1.97	17.3	85.1	2.04
3	RJ10.6	211.99	10.72	9.48	1.24	1.48												
	P235		0.1	9.38	1.34	1.48	40.00	40.0	1.70	40	0.013	127.9	40.0	272	2.16	19.3	127.9	2.13
4	RJ10.5	171.99	10.02	8.70	1.32	1.56												
	P233		0	8.70	1.32	1.56	40.00	40.0	1.50	40	0.013	170.7	40.0	255	2.03	24.5	170.7	2.12
5	RJ10.4	131.99	9.42	8.10	1.32	1.56												
	P231		0	8.10	1.32	1.56	39.99	40.0	1.50	40	0.013	213.5	40.0	255	2.03	30.4	213.5	2.08
6	RJ10.3	92.00	8.83	7.50	1.33	1.57												
	P229			7.50	1.33	1.57	40.00	40.0	1.7	40	0.013	256.3	40.0	274	2.18	38.5	256.3	2.06
7	RJ10.2	52.00	8.27	6.81	1.46	1.71												
	P227		0.1	6.71	1.56	1.71	20.00	20.0	0.90	50	0.013	277.7	50.0	358	1.82	34.8	277.7	1.91
8	RJ10.1	32.00	8.01	6.53	1.48	1.73												
	P226			6.53	1.48	1.73	32.00	32.0	1.35	50	0.013	311.9	50.0	439	2.23	32.1	311.9	2.34
9	ZD10	0	6.45	6.10	0.35	0.60												
	###			6.10	0.35	0.60		0.0	1.00	50	0.013	311.9	50.0	378	1.92	37.4	311.9	1.98

Legenda:

Z.Š.	ZAPOREDNA ŠTEVILKA
Š.V.	ŠTEVILKA VOZLIŠČA - (ŠTEVILKA JAŠKA)
STAC	STACIONAŽA
K.T.	KOTA TERENA
K.D.C.	KOTA DNA CEVI
G.D.C.	GLOBINA DNA CEVI
L	DOLŽINA ODSEKA KANALA
I _d	PADEC KANALA
f	PROFIL
n	MANNINGOV KOEFICIENT HRAPAVOSTI
Q _{MER}	MERODAJNI PRETOK
h _{100%}	VISINA POLNJENJA 100% PREMERA
Q _{100%}	RAČUNSKI PRETOK ZA POLNJENJE CEVI 100%
V _{100%}	HITROST ZA POLNJENJE CEVI 100%

HIDRAVLICNI IZRACUN METEORNE KANALIZACIJE

HC KOPER DRAGONJA

ZS.	S.R.J.	STAC	K.T.	K.D.C.	G.D.C.	G.I.	L _H	L	I _d	φ	n	Q _{MER}	h100%	Q100%	v100%	h _M	Q _M	V _M
		(m)	(m.n.m.)	(m.n.m.)	(m)	(m)	(m)	(m)	(%)	(cm)		(l/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)
KANAL 11																		
M																		
1		1092.7	56.34	55.14	1.20	1.32												
	P295			55.14	1.20	1.32	20.00	20.0	4.10	21	0.013	9.7	20.9	74	2.2	5.1	9.7	1.50
2		1072.7	55.52	54.32	1.20	1.32	0.00											
	P294			54.32	1.20	1.32	39.99	40.0	3.95	21	0.013	29.2	20.9	73	2.13	9.2	29.2	2.01
3		1032.7	53.94	52.74	1.20	1.32	0.00											
	P292			52.74	1.20	1.32	20.00	20.0	3.75	21	0.013	38.9	20.9	71	2.08	11.1	38.9	2.11
4		1012.7	53.19	51.99	1.20	1.32	0.00											
	P291			51.99	1.20	1.32	20.00	20.0	3.60	21	0.013	48.6	20.9	70	2.04	13.2	48.6	2.13
5		992.7	52.47	51.27	1.20	1.33												
	P290		0.05	51.22	1.25	1.33	40.00	40.0	3.43	26	0.013	68.0	25.8	120	2.29	14.0	68.0	2.34
6		952.7	51.1	49.85	1.25	1.38	0.00											
	###			49.85	1.25	1.38	40.01	40.0	3.12	26	0.013	87.5	25.8	115	2.19	17.7	87.5	2.29
7		912.7	49.85	48.60	1.25	1.38	0.00											
	###			48.60	1.25	1.38	70.00	70.0	2.90	31	0.013	121.5	30.8	177	2.37	19.2	121.5	2.48
8		842.7	47.82	46.57	1.25	1.49	0.00											
	###		0.25	46.32	1.50	1.49	10.00	10.0	2.80	40	0.013	250.6	40.0	348	2.77	25.9	250.6	2.91
9		832.67	47.56	46.04	1.52	1.76	0.00											
	###			46.04	1.52	1.76	20.01	20.0	2.80	40	0.013	265.8	40.0	348	2.77	27.4	265.8	2.90
10		812.66	46.99	45.48	1.51	1.75	0.00											
	###			45.48	1.51	1.75	39.99	40.0	2.80	40	0.013	296.3	40.0	348	2.77	31.1	296.3	2.82
11		772.67	45.86	44.36	1.50	1.74	0.00											
	###			44.36	1.50	1.74	40.00	40.0	2.80	40	0.013	326.7	40.0	348	2.77	38.7	326.7	2.63
12		732.68	44.73	43.24	1.49	1.74	0.00											
	###		0.1	43.14	1.59	1.74	40.01	40.0	3.20	50	0.013	357.1	50.0	675	3.44	25.9	357.1	3.47
13		692.67	43.58	41.86	1.72	1.97	0.00											
	###			41.86	1.72	1.97	40.00	40.0	3.20	50	0.013	387.6	50.0	675	3.44	27.4	387.6	3.52
14		652.68	42.33	40.58	1.75	2.00	0.00											
	###			40.58	1.75	2.00	40.00	40.0	3.00	50	0.013	418.0	50.0	654	3.33	29.5	418.0	3.46
	RJ11.16	612.68	40.96	39.38	1.58	1.83	0.00											
	P271		0	39.38	1.58	1.83	39.99	40.0	3.00	50	0.013	452.0	50.0	654	3.33	31.4	452.0	3.49
	RJ11.15	572.70	39.48	38.18	1.30	1.55	0.00											
	P269		0.5	37.68	1.80	1.55	40.01	40.0	3.30	50	0.013	483.5	50.0	686	3.49	31.9	483.5	3.66
	RJ11.14	532.69	37.87	36.36	1.51	1.76	0.00											
	P267		0.5	35.86	2.01	1.76	40.00	40.0	3.30	50	0.013	515.1	50.0	686	3.49	33.7	515.1	3.66
	RJ11.13	492.69	36.15	34.54	1.61	1.86	0.00											
	P265		0.25	34.29	1.86	1.86	39.98	40.0	3.30	50	0.013	546.6	50.0	686	3.49	35.8	546.6	3.63
	RJ11.12-pre	452.71	34.31	32.97	1.34	1.59	0.00											
	P263		0.95	32.02	2.29	1.59	40.01	40.0	3.30	50	0.013	578.1	50.0	686	3.49	38.4	578.1	3.57
	RJ11.11	412.71	32.36	30.70	1.66	1.91	0.00											
	P261		0.6	30.10	2.26	1.91	39.99	40.01	3.30	50	0.013	609.6	50.0	686	3.49	42.3	609.6	3.44
	RJ11.10	372.72	30.4	28.78	1.62	1.87	0.00											
	P259		0.95	27.83	2.57	1.87	60.00	60.0	3.30	50	0.013	656.9	50.0	686	3.49	49.4	656.9	3.35
	RJ11.9	312.72	27.46	25.85	1.61	1.86	0.00											
	P256		0.63	25.22	2.24	1.86	40.00	40.02	3.3	50	0.013	688.5	50.0	690	3.51	50.0	688.5	3.51
	RJ11.8	272.72	25.5	23.88	1.62	1.88	0.00											
	P254		0.8	23.08	2.42	1.88	40.00	40.01	2.60	60	0.013	720.0	60.0	990	3.50	39.3	720.0	3.67
		232.72	23.81	22.04	1.77	2.03	0.00											
				22.04	1.77	2.03	15.44	15.44	1.50	60	0.013	720.0	60.0	752	2.66	59.2	720.0	2.55
	RJ11.7	217.28	23.6	21.81	1.79	2.05	0.00											
	P252+7		8.6638	13.15	10.45	2.05	17.89	17.90	2.60	60	0.013	720.0	60.0	990	3.50	39.3	720.0	3.67
		199.39	14.4	12.68	1.72	1.99												
			0.1	12.58	1.82	1.99	6.62	6.6	1.80	70	0.013	902.6	70.0	1243	3.23	45.8	902.6	3.39
	RJ11.6	192.77	14.36	12.46	1.90	2.17												
	P21+17.5m			12.46	1.90	2.17	17.51	17.51	1.80	70	0.013	909.6	70.0	1243	3.23	46.1	909.6	3.39
		175.26	13.99	12.15	1.84	2.11												
	P21			12.15	1.84	2.11	20.00	20.0	1.85	70	0.013	917.4	70.0	1260	3.27	45.9	917.4	3.43
		155.26	13.62	11.78	1.84	2.11												
	P20			11.78	1.84	2.11	20.00	20.0	1.80	70	0.013	925.3	70.0	1243	3.23	46.8	925.3	3.38
	RJ11.5	135.26	13.26	11.42	1.84	2.11												
	P19			11.42	1.84	2.11	20.00	20.0	1.20	70	0.013	933.1	70.0	1015	2.64	65.1	933.1	2.50
		115.26	12.99	11.18	1.81	2.08												
	P18			11.18	1.81	2.08	20.00	20.0	1.20	70	0.013	941.1	70.0	1015	2.64	66.4	941.1	2.49
	RJ11.4	95.26	12.75	10.94	1.81	2.08												
	P17			10.94	1.81	2.08	20.00	20.0	1.20	70	0.013	948.9	70.0	1015	2.64	67.4	948.9	2.50
		75.26	12.56	10.70	1.86	2.13												
	P16			10.70	1.86	2.13	20.00	20.0	1.20	70	0.013	956.8	70.0	1015	2.64	68.2	956.8	2.50
	RJ11.3	55.26	12.43	10.46	1.97	2.24												
	P15			10.46	1.97	2.24	20.00	20.0	1.20	70	0.013	964.6	70.0	1015	2.64	68.7	964.6	2.52
		35.26	12.35	10.22	2.13	2.40												
	P14			10.22	2.13	2.40	20.00	20.0	1.20	70	0.013	972.6	70.0	1015	2.64	69.2	972.6	2.53
	RJ11.2	15.26	12.33	9.98	2.35	2.62												

ZS.	S.R.J.	STAC	K.T.	K.D.C.	G.D.C.	G.I.	L _H	L	I _d	φ	n	Q _{MER}	h _{100%}	Q _{100%}	v _{100%}	h _M	Q _M	V _M
		(m)	(m.n.m.)	(m.n.m.)	(m)	(m)	(m)	(m)	(%)	(cm)		(l/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)
	P13		0.3349	9.64	2.69	2.62	3.17	3.2	1.60	70	0.013	1166	70.0	1172	3.04	70.0	1166.0	3.03
	RJ11.1	12.09	12.2	9.59	2.61	2.88												
	P12+18.3m			9.59	2.61	2.88	12.09	12.1	1.60	70	0.013	1166	70.0	1172	3.04	70.0	1166.0	3.03
	ZB11	0.00	10.67	9.40	1.27	1.54												
				9.40	1.27	1.54		0.0	3.55	70	0.013	1166	70.0	1746	4.54	42.7	1166.0	4.74

Legenda:

Z.Š.	ZAPOREDNA ŠTEVILKA
Š.V.	ŠTEVILKA VOZLIŠČA - (ŠTEVILKA JAŠKA)
STAC	STACIONAŽA
K.T.	KOTA TERENA
K.D.C.	KOTA DNA CEVI
G.D.C.	GLOBINA DNA CEVI
L	DOLŽINA ODSEKA KANALA
I _d	PADEC KANALA
f	PROFIL
n	MANNINGOV KOEFICIENT HRAPAVOSTI
Q _{MER}	MERODAJNI PRETOK
h _{100%}	VIŠINA POLNJENJA 100% PREMERA
Q _{100%}	RACUNSKI PRETOK ZA POLNJENJE CEVI 100%
V _{100%}	HITROST ZA POLNJENJE CEVI 100%

HIDRAVLICNI IZRACUN METEORNE KANALIZACIJE

HC KOPER DRAGONJA

ZS.	S.R.J.	STAC	K.T.	K.D.C.	G.D.C.	G.I.	L _H	L	l _d	φ	n	Q _{MER}	h _{100%}	Q _{100%}	v _{100%}	h _M	Q _M	v _M
		(m)	(m.n.m.)	(m.n.m.)	(m)	(m)	(m)	(m)	(%)	(cm)		(l/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)
KANAL 12																		
M																		
1	RJ12.11	362.51	73.24	72.04	1.20	1.32				GRP								
	p313			72.04	1.20	1.32	20.00	20.0	5.00	21	0.013	16.5	20.9	82	2.4	6.3	16.5	1.88
2	###	342.51	72.24	71.04	1.20	1.32	0.00											
			0	71.04	1.20	1.32	40.00	40.0	5.00	21	0.013	49.5	20.9	82	2.40	11.8	49.5	2.48
3	RJ12.10	302.51	70.24	69.04	1.20	1.33	0.00			BC								
	P310		0.2	68.84	1.40	1.33	10.00	20.0	4.90	30	0.013	115.5	30.0	214	3.03	15.8	115.5	3.07
4	RJ12.9	292.51	69.75	68.35	1.40	1.64	0.00											
	P309+10m		0.2	68.15	1.60	1.64	70.00	60.0	4.90	40	0.013	231.0	40.0	461	3.67	20.0	231.0	3.67
5	RJ12.8	222.51	66.24	64.72	1.52	1.76	0.00											
	P306		0.4	64.32	1.92	1.76	40.00	40.0	4.10	40	0.013	297.0	40.0	422	3.36	25.5	297.0	3.52
6	RJ12.7	182.51	64.24	62.68	1.56	1.80	0.00											
	P304		0.2	62.48	1.76	1.80	20.00	20.0	4.10	40	0.013	330.0	40.0	422	3.36	28.1	330.0	3.50
7	RJ12.6	162.51	63.24	61.66	1.58	1.82	0.00											
	P303		0.4	61.26	1.98	1.82	40.01	40.0	3.70	40	0.013	396.0	40.0	401	3.19	40.0	396.0	3.15
8	RJ12.5	122.50	61.27	59.78	1.49	1.74	0.00											
	P301		0.5	59.28	1.99	1.74	40.00	40.0	3.70	50	0.013	462.0	50.0	726	3.70	29.4	462.0	3.84
9	RJ12.4	82.50	59.4	57.80	1.60	1.85	0.00											
	P299		0.3	57.50	1.90	1.85	40.00	40.0	3.70	50	0.013	522.7	50.0	726	3.70	32.4	522.7	3.88
10	RJ12.3	42.50	57.63	56.02	1.61	1.86	0.00											
	P297		0.2	55.82	1.81	1.86	20.00	20.0	3.70	50	0.013	553.0	50.0	726	3.70	34.1	553.0	3.87
11	RJ12.2	22.50	56.78	55.08	1.70	1.95												
	P296		0	55.08	1.70	1.95	22.50	22.5	3.70	50	0.013	553.0	50.0	726	3.70	34.1	553.0	3.87
12	RJ12.1	0.00	56.4	54.25	2.15	2.40												
	P295+2m		0	54.25	2.15	2.40	9.80	9.8	3.70	50	0.013	553.0	50.0	726	3.70	34.1	553.0	3.87

Legenda:

Z.Š.	ZAPOREDNA ŠTEVILKA
Š.V.	ŠTEVILKA VOZLIŠČA - (ŠTEVILKA JAŠKA)
STAC	STACIONAŽA
K.T.	KOTA TERENA
K.D.C.	KOTA DNA CEVI
G.D.C.	GLOBINA DNA CEVI
L	DOLŽINA ODSEKA KANALA
l _d	PADEC KANALA
f	PROFIL
n	MANNINGOV KOEFICIENT HRAPAVOSTI
Q _{MER}	MERODAJNI PRETOK
h _{100%}	VIŠINA POLNJENJA 100% PREMERA
Q _{100%}	RACUNSKI PRETOK ZA POLNJENJE CEVI 100%
v _{100%}	HITROST ZA POLNJENJE CEVI 100%
h _M	VIŠINA POLNJENJA PRI MERODAJNEM PRETOKU
Q _M	MERODAJNI PPRETOK
v _M	HITROST PRI MERODAJNEM PRETOKU

HIDRAVLICNI IZRACUN METEORNE KANALIZACIJE

HC KOPER DRAGONJA

ZS.	S.R.J.	STAC	K.T.	K.D.C.	G.D.C.	G.I.	L _H	L	l _d	φ	n	Q _{MER}	h _{100%}	Q _{100%}	v _{100%}	h _M	Q _M	V _M	
		(m)	(m.n.m.)	(m.n.m.)	(m)	(m)	(m)	(m)	(%)	(cm)		(l/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	
KANAL 13																			
M																			
1	RJ13.17 347	660.00	103.65	102.00	1.65	1.90													
			0	102.00	1.65	1.90	40.00	40.0	2.3	50	0.013	381.6	50.0	573	2.9	30.5	381.6	3.04	
2	RJ13.16 ### 345	620.00	102.75	101.08	1.67	1.92	0.00												
				101.08	1.67	1.92	40.00	40.0	3.00	50	0.013	443.2	50.0	654	3.33	30.9	443.2	3.48	
3	RJ13.15 ### 343	580.00	101.53	99.88	1.65	1.90	0.00												
				99.88	1.65	1.90	20.00	20.0	3.64	50	0.013	474.0	50.0	720	3.67	30.2	474.0	3.82	
4	Z.V. ### K.V. P342	560.00	100.86	99.15	1.71	1.96	0.00												
				99.15	1.71	1.96	60.00	60.0	3.64	50	0.013	518.5	50.0	720	3.67	32.4	518.5	3.85	
5	RJ13.14 ### 339	500.00	98.72	96.97	1.75	2.00	0.00												
			0	96.97	1.75	2.00	20.00	20.0	3.50	50	0.013	533.3	50.0	706	3.60	33.9	533.3	3.77	
6	RJ13.13 ### 338	480.00	97.87	96.27	1.60	1.85	0.00												
			0.3	95.97	1.90	1.85	40.00	40.0	3.500	50	0.013	562.9	50.0	706	3.60	35.8	562.9	3.74	
7	RJ13.12 ### 336	440.00	96.15	94.57	1.58	1.83	0.00												
			0.5	94.07	2.08	1.83	40.00	40.0	3.50	50	0.013	592.6	50.0	706	3.60	38.2	592.6	3.69	
8	RJ13.11 ### 334	400.01	94.27	92.67	1.60	1.85	0.00												
			0.5	92.17	2.10	1.85	40.00	40.0	3.50	50	0.013	622.2	50.0	706	3.60	41.5	622.2	3.57	
9	RJ13.10 ### 332	360.01	92.29	90.77	1.52	1.77	0.00												
			0.7	90.07	2.22	1.77	40.00	40.0	3.50	50	0.013	651.9	50.0	706	3.60	46.9	651.9	3.41	
10	RJ13.9 ### 330	320.01	90.28	88.67	1.61	1.86	0.00												
			0.7	87.97	2.31	1.86	40.00	40.0	3.50	50	0.013	681.5	50.0	706	3.60	49.6	681.5	3.48	
11	RJ13.8 ### 328	280.01	88.27	86.57	1.70	1.95	0.00												
			0.6	85.97	2.30	1.95	40.00	40.0	3.50	50	0.013	711.1	50.0	706	3.60	50.0	706.4	3.60	
12	RJ13.7 ### 326	240.01	86.27	84.57	1.70	1.96	0.00												
			1	83.57	2.70	1.96	40.01	40.0	2.50	60	0.013	740.8	60.0	971	3.43	41.1	740.8	3.59	
13	RJ13.6 ### 324	200.00	84.27	82.57	1.70	1.96	0.00												
			1	81.57	2.70	1.96	40.00	40.0	2.50	60	0.013	770.4	60.0	971	3.43	42.8	770.4	3.58	
14	RJ13.5 ### 322	160.00	82.27	80.57	1.70	1.96	0.00												
			1	79.57	2.70	1.96	40.00	40.0	2.50	60	0.013	800.1	60.0	971	3.43	44.7	800.1	3.54	
	RJ13.4 ### 320	120.00	80.27	78.57	1.70	1.96	0.00												
			1	77.57	2.70	1.96	40.00	40.0	2.50	60	0.013	829.7	60.0	971	3.43	47.1	829.7	3.49	
	RJ13.3 ### 318	80.00	78.27	76.57	1.70	1.96	0.00												
			1	75.57	2.70	1.96	40.00	40.0	2.50	60	0.013	859.4	60.0	971	3.43	50.3	859	3.39	
	RJ13.2 ### 316	40.00	76.28	74.57	1.71	1.97	0.00												
			1	73.57	2.71	1.97	40.00	40.0	2.50	60	0.013	889.0	60.0	971	3.43	55.1	889.0	3.27	
	RJ13.1 ### 314	0.00	74.29	72.57	1.72	1.98	0.00												
				72.57	1.72	1.98	0.00	20.0	2.50	60	0.013	889.0	60.0	971	3.43	55.1	889.0	3.27	
	ZB13 ### 314	0	74	72.57	1.43	1.69	0.00												
				72.57	1.43	1.69	20.01												

Legenda:

Z.Š.	ZAPOREDNA ŠTEVILKA
Š.V.	ŠTEVILKA VOZLIŠČA - (ŠTEVILKA JAŠKA)
STAC	STACIONAŽA
K.T.	KOTA TERENA
K.D.C.	KOTA DNA CEVI
G.D.C.	GLOBINA DNA CEVI
L	DOLŽINA ODSEKA KANALA
l _d	PADEC KANALA
f	PROFIL
n	MANNINGOV KOEFICIENT HRAPAVOSTI
Q _{MER}	MERODAJNI PRETOK
h _{100%}	VISINA POLNJENJA 100% PREMERA
Q _{100%}	RACUNSKI PRETOK ZA POLNJENJE CEVI 100%
v _{100%}	HITROST ZA POLNJENJE CEVI 100%
h _M	VISINA POLNJENJA PRI MERODAJNEM PRETOKU
Q _M	MERODAJNI PPRETOK
V _M	HITROST PRI MERODAJNEM PRETOKU

HIDRAVLICNI IZRACUN METEORNE KANALIZACIJE

HC KOPER DRAGONJA

ZS.	S.R.J.	STAC	K.T.	K.D.C.	G.D.C.	G.I.	L _H	L	l _d	φ	n	Q _{MER}	h _{100%}	Q _{100%}	v _{100%}	h _M	Q _M	v _M
		(m)	(m.n.m.)	(m.n.m.)	(m)	(m)	(m)	(m)	(%)	(cm)		(l/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)
KANAL 13.1																		
M																		
2	RJ13.1.6	419.64	110.4	109.10	1.30	1.42	0.00											
###	368+3,5			109.10	1.30	1.42	22.90	22.9	1.30	21	0.013	31.1	21.0	43	1.23	13.8	31.1	1.29
3	RJ13.1.5	396.74	110.15	108.80	1.35	1.48	0.00											
###	P367			108.80	1.35	1.48	39.24	39.2	1.30	30	0.013	53.5	30.0	110	1.56	14.7	53.5	1.55
4	RJ13.1.4	357.49	109.44	108.29	1.15	1.28	0.00											
###	P365		0.2	108.09	1.35	1.28	19.80	19.8	1.30	31	0.013	64.8	30.8	119	1.59	16.3	64.8	1.61
5		337.69	109.12	107.83	1.29	1.42	0.00											
###	K.V.P364			107.83	1.29	1.42	78.40	78.4	1.55	31	0.013	93.4	30.8	130	1.73	20.0	93.4	1.82
6		259.29	107.95	106.62	1.33	1.46	0.00											
###	P360			106.62	1.33	1.46	58.90	58.9	1.55	31	0.013	114.9	30.8	130	1.73	26.0	114.9	1.71
7		200.39	107.06	105.71	1.35	1.48	0.00											
###	P357			105.71	1.35	1.48	39.24	39.2	1.55	31	0.013	129.2	30.8	130	1.73	30.8	129.2	1.73
8		161.15	106.49	105.10	1.39	1.53	0.00											
###	P355			105.10	1.39	1.53	59.05	59.1	1.55	36	0.013	150.8	36.0	196	1.92	24.9	150.8	2.01
9	RJ13.1.3	102.10	105.56	104.18	1.38	1.62	0.00											
###	P352		0.3	103.88	1.68	1.62	81.40	81.4	1.65	40	0.013	200.2	40.0	267	2.13	26.9	200.2	2.23
10	RJ13.1.2	20.70	103.95	102.54	1.41	1.65	0.00											
###			0.2	102.34	1.61	1.65	20.70	20.7	1.65	40	0.013	212.8	40.0	267	2.13	28.6	212.8	2.21
11	RJ13.1.7	0	103.81	102.00	1.81	2.05	0.00											
###	P347			102.00	1.81	2.05	40.00	40.0	1.6	40	0.013	212.8	40.0	267	2.13	28.6	212.8	2.21

Legenda:

Z.Š.	ZAPOREDNA ŠTEVILKA
Š.V.	ŠTEVILKA VOZLIŠČA - (ŠTEVILKA JAŠKA)
STAC	STACIONAŽA
K.T.	KOTA TERENA
K.D.C.	KOTA DNA CEVI
G.D.C.	GLOBINA DNA CEVI
L	DOLŽINA ODSEKA KANALA
l _d	PADEC KANALA
f	PROFIL
n	MANNINGOV KOEFICIENT HRAPAVOSTI
Q _{MER}	MERODAJNI PRETOK
h _{100%}	VIŠINA POLNJENJA 100% PREMERA
Q _{100%}	RACUNSKI PRETOK ZA POLNJENJE CEVI 100%
v _{100%}	HITROST ZA POLNJENJE CEVI 100%
h _M	VIŠINA POLNJENJA PRI MERODAJNEM PRETOKU
Q _M	MERODAJNI PPRETOK
v _M	HITROST PRI MERODAJNEM PRETOKU

HIDRAVLICNI IZRACUN METEORNE KANALIZACIJE

HC KOPER DRAGONJA

ZS.	S.R.J.	STAC	K.T.	K.D.C.	G.D.C.	G.I.	L _H	L	I _d	φ	n	Q _{MER}	h100%	Q100%	v100%	h _M	Q _M	V _M	
		(m)	(m.n.m.)	(m.n.m.)	(m)	(m)	(m)	(m)	(%)	(cm)		(l/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	
KANAL 14																			
M																			
1	RJ14.17	835.96	121	119.75	1.25	1.37													
	P431			119.75	1.25	1.37	10.00	10.0	1.60	24	0.013	4.7	23.7	65	1.5	4.3	4.7	0.86	
2		825.96	120.85	119.59	1.26	1.38													
				119.59	1.26	1.38	10.00	10.0	1.60	24	0.013	9.4	23.7	65	1.48	6.1	9.4	1.05	
3		815.96	120.7	119.43	1.27	1.39													
###	P432			119.43	1.27	1.39	20.00	20.0	1.60	24	0.013	18.8	23.7	65	1.48	8.7	18.8	1.28	
4	RJ14.16	795.96	120.39	119.11	1.28	1.40													
	P433			119.11	1.28	1.40	20.00	20.0	1.70	24	0.013	28.2	23.7	67	1.52	10.7	28.2	1.46	
5		775.96	120.05	118.77	1.28	1.40													
###	P434			118.77	1.28	1.40	20.00	20.0	1.70	24	0.013	37.5	23.7	67	1.52	12.8	37.5	1.55	
6	RJ14.15	755.96	119.69	118.43	1.26	1.38													
	P435			118.43	1.26	1.38	20.00	20.0	2.00	24	0.013	46.9	23.7	73	1.65	14.1	46.9	1.72	
7		735.96	119.32	118.03	1.29	1.41													
###	P436			118.03	1.29	1.41	20.00	20.0	2.00	24	0.013	56.3	23.7	73	1.65	16.5	56.3	1.73	
8	RJ14.14	715.96	118.93	117.63	1.30	1.42													
###	P437			117.63	1.30	1.42	20.00	20.0	2.00	24	0.013	65.7	23.7	73	1.65	21.0	65.7	1.59	
9		695.96	118.52	117.23	1.29	1.41													
###	P438			117.23	1.29	1.41	14.00	14.0	2.00	24	0.013	72.3	23.7	73	1.65	23.7	72.3	1.64	
10	RJ14.13	681.96	118.29	116.95	1.34	1.47													
	P438+14m		0.2	116.75	1.54	1.47	14.36	14.4	2.00	30	0.013	79.0	30.0	137	1.93	16.5	79.0	1.98	
11	RJ14.12	667.60	118.22	116.46	1.76	2.00													
###	P439+5m		0.1	116.36	1.86	2.00	14.90	14.9	2.50	40	0.013	266.9	40.0	329	2.62	29.2	266.9	2.72	
12		652.70	117.87	115.99	1.88	2.12													
	P440			115.99	1.88	2.12	20.00	20.0	2.50	40	0.013	297.6	40.0	329	2.62	35.4	297.6	2.53	
13		632.70	117.38	115.49	1.89	2.13													
###	P441			115.49	1.89	2.13	20.00	20.0	2.50	40	0.013	328.4	40.0	329	2.62	40.0	328.4	2.61	
14	RJ14.11	612.70	116.88	114.99	1.89	2.14													
	P442		0.1	114.89	1.99	2.14	20.00	20.0	2.50	50	0.013	359.1	50.0	597	3.04	28.3	359.1	3.14	
		592.70	116.37	114.39	1.98	2.23													
	P443			114.39	1.98	2.23	20.00	20.0	2.50	50	0.013	389.8	50.0	597	3.04	30.0	389.8	3.17	
		572.70	115.84	113.89	1.95	2.20													
	P444		0	113.89	1.95	2.20	20.00	20.0	2.50	50	0.013	420.5	50.0	597	3.04	31.9	421	3.19	
	RJ14.10	552.70	115.29	113.39	1.90	2.15													
	P445		0	113.39	1.90	2.15	20.00	20.0	2.50	50	0.013	451.3	50.0	597	3.04	33.9	451.3	3.18	
		532.70	114.76	112.89	1.87	2.12													
	P446			112.89	1.87	2.12	20.00	20.0	2.50	50	0.013	482.0	50.0	597	3.04	36.3	482.0	3.15	
		512.70	114.25	112.39	1.86	2.11													
	P447			112.39	1.86	2.11	20.00	20.0	2.50	50	0.013	500.3	50.0	597	3.04	38.1	500.3	3.12	
	RJ14.9	492.70	113.84	111.89	1.95	2.20													
	P448			111.89	1.95	2.20	20.00	20.01	2.60	50	0.013	518.6	50.0	609	3.10	39.0	518.6	3.15	
		472.70	113.29	111.37	1.92	2.17													
	P449			111.37	1.92	2.17	20.00	20.0	2.60	50	0.013	536.8	50.0	609	3.10	41.6	536.8	3.08	
		452.70	112.75	110.85	1.90	2.15													
	P450			110.85	1.90	2.15	20.00	20.01	2.60	50	0.013	555.1	50.0	609	3.10	45.4	555.1	2.97	
	RJ14.8	432.70	112.18	110.33	1.85	2.10													
	P451			110.33	1.85	2.10	20.00	20.01	2.60	50	0.013	573.4	50.0	609	3.10	48.6	573.4	2.94	
		412.70	111.59	109.81	1.78	2.03													
	P452			109.81	1.78	2.03	20.00	20.01	2.60	50	0.013	591.7	50.0	609	3.10	49.8	591.7	3.02	
		392.70	111.03	109.29	1.74	1.99													
	P453			109.29	1.74	1.99	20.00	20.01	2.60	50	0.013	609.9	50.0	609	3.10	50.0	608.9	3.10	
	RJ14.7	372.70	110.48	108.77	1.71	1.97													
	P454		0.2	108.57	1.91	1.97	20.00	20.0	2.60	60	0.013	628.2	60.0	990	3.50	35.3	628.2	3.64	
		352.70	109.93	108.05	1.88	2.14													
	P455			108.05	1.88	2.14	20.00	20.01	2.60	60	0.013	646.5	60.0	990	3.50	36.0	646.5	3.65	
		332.70	109.38	107.53	1.85	2.11													
	P456			107.53	1.85	2.11	20.00	20.0	2.60	60	0.013	664.8	60.0	990	3.50	36.8	664.8	3.66	
	RJ14.6	312.70	108.83	107.01	1.82	2.08													
	P457		0.1	106.91	1.92	2.08	20.00	20.0	2.60	60	0.013	683.1	60.0	990	3.50	37.6	683.1	3.67	
		292.70	108.29	106.39	1.90	2.16													
	P458			106.39	1.90	2.16	20.00	20.0	2.60	60	0.013	701.3	60.0	990	3.50	38.4	701.3	3.67	
		272.70	107.72	105.87	1.85	2.11													
	P459			105.87	1.85	2.11	20.00	20.0	2.60	60	0.013	719.6	60.0	990	3.50	39.3	719.6	3.67	
	RJ14.5	252.70	107.19	105.35	1.84	2.10													
	P460		0.3	105.05	2.14	2.10	20.00	20.0	2.20	60	0.013	737.9	60.0	911	3.22	43.8	737.9	3.34	
		232.70	106.64	104.61	2.03	2.29													
	P461			104.61	2.03	2.29	20.00	20.0	2.20	60	0.013	756.2	60.0	911	3.22	45.1	756.2	3.31	
		212.70	106.1	104.17	1.93	2.19													
	P462			104.17	1.93	2.19	20.00	20.0	2.20	60	0.013	774.4	60.0	911	3.22	46.7	774.4	3.28	
	RJ14.4	192.70	105.55	103.73	1.82	2.08													
	P463		0.3	103.43	2.12	2.08	20.00	20.0	2.20	60	0.013	792.7	60.0	911	3.22	48.6	792.7	3.23	

ZŠ.	Š.R.J.	STAC	K.T.	K.D.C.	G.D.C.	G.I.	L _H	L	l _d	φ	n	Q _{MER}	h _{100%}	Q _{100%}	v _{100%}	h _M	Q _M	V _M
		(m)	(m.n.m.)	(m.n.m.)	(m)	(m)	(m)	(m)	(%)	(cm)		(l/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)
	P464	172.70	105	102.99	2.01	2.27												
				102.99	2.01	2.27	20.00	20.0	2.20	60	0.013	811.0	60.0	911	3.22	51.0	811.0	3.17
	P465	152.70	104.45	102.55	1.90	2.16												
				102.55	1.90	2.16	20.00	20.0	2.20	60	0.013	824.9	60.0	911	3.22	53.4	824.9	3.10
	RJ14.3	132.70	103.9	102.11	1.79	2.05												
	P466		0.4	101.71	2.19	2.05	20.00	20.0	2.20	60	0.013	838.8	60.0	911	3.22	56.0	838.8	3.05
		112.70	103.35	101.27	2.08	2.34												
	P467		0	101.27	2.08	2.34	20.00	20.0	2.20	60	0.013	852.7	60.0	911	3.22	57.9	852.6	3.05
		92.70	102.8	100.83	1.97	2.23												
	P468			100.83	1.97	2.23	20.00	20.0	2.20	60	0.013	866.5	60.0	911	3.22	59.0	866.5	3.08
	RJ14.2	72.70	102.26	100.39	1.87	2.13												
	P469		0.2	100.19	2.07	2.13	20.00	20.0	2.20	60	0.013	880.4	60.0	911	3.22	59.6	880.4	3.12
		52.70	101.71	99.75	1.96	2.22												
	P470			99.75	1.96	2.22	32.80	32.8	2.20	60	0.013	903.2	60.0	911	3.22	60.0	903.2	3.19
	RJ14.1	19.90	100.83	99.03	1.80	2.07												
				99.03	1.80	2.07	19.90	19.9	1.00	70	0.013	917.0	70.0	926	2.41	70.0	917.0	2.38
###	P471+11.8m																	
1	ZB14	0.00	100	98.83	1.17	1.44												
				98.83	1.17	1.44												

Legenda:

Z.Š.	ZAPOREDNA ŠTEVILKA
Š.V.	ŠTEVILKA VOZLIŠČA - (ŠTEVILKA JAŠKA)
STAC	STACIONAŽA
K.T.	KOTA TERENA
K.D.C.	KOTA DNA CEVI
G.D.C.	GLOBINA DNA CEVI
L	DOLŽINA ODSEKA KANALA
l _d	PADEC KANALA
f	PROFIL
n	MANNINGOV KOEFICIENT HRAPAVOSTI
Q _{MER}	MERODAJNI PRETOK
h _{100%}	VIŠINA POLNJENJA 100% PREMERA
Q _{100%}	RACUNSKI PRETOK ZA POLNJENJE CEVI 100%
v _{100%}	HITROST ZA POLNJENJE CEVI 100%
h _M	VIŠINA POLNJENJA PRI MERODAJNEM PRETOKU
Q _M	MERODAJNI PPRETOK
v _M	HITROST PRI MERODAJNEM PRETOKU

HIDRAVLICNI IZRACUN METEORNE KANALIZACIJE

HC KOPER DRAGONJA

ZS.	S.R.J.	STAC	K.T.	K.D.C.	G.D.C.	G.I.	L _H	L	I _d	φ	n	Q _{MER}	h _{100%}	Q _{100%}	v _{100%}	h _M	Q _M	V _M
		(m)	(m.n.m.)	(m.n.m.)	(m)	(m)	(m)	(m)	(%)	(cm)		(l/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)
KANAL 15											M							
4		832.96	99.97	98.87	1.10	1.47	0.00			GRP								
###	P473	140.18		98.87	1.10	1.47	20.03	20.0	3.00	21	0.013	8.6	20.9	64	1.86	5.2	8.6	1.30
5		812.94	99.37	98.27	1.10	1.50	0.00											
###	P474			98.27	1.10	1.50	20.01	20.0	3.10	21	0.013	17.1	20.9	65	1.89	7.3	17.1	1.60
6		792.93	98.75	97.65	1.10	1.50	0.00											
###	P475			97.65	1.10	1.50	20.03	20.0	3.20	21	0.013	25.6	20.9	66	1.92	9.1	25.6	1.80
7		772.90	98.11	97.01	1.10	1.51	0.00											
###	P476			97.01	1.10	1.51	20.04	20.1	3.34	21	0.013	34.2	20.9	67	1.96	10.6	34.2	1.97
8		752.86	97.44	96.34	1.10	1.50	0.00											
###	P477			96.34	1.10	1.50	20.03	20.0	3.40	21	0.013	42.8	20.9	68	1.98	12.2	42.8	2.05
9		732.84	96.76	95.66	1.10	1.49	0.00											
###	P478			95.66	1.10	1.49	20.01	20.0	3.50	21	0.013	51.3	20.9	69	2.01	14.0	51.3	2.10
10		712.83	96.06	94.96	1.10	1.48	0.00											
###	P479			94.96	1.10	1.48	20.04	20.1	3.6	21	0.013	59.9	20.9	70	2.05	16.4	59.9	2.08
11		692.79	95.34	94.23	1.11	1.48	0.00											
###	P480	120.15		94.23	1.11	1.48	20.01	20.0	3.70	26	0.013	68.4	25.8	125	2.38	13.7	68.4	2.42
12		672.78	94.6	93.49	1.11	1.47	0.00											
###	P481			93.49	1.11	1.47	20.04	20.1	3.84	26	0.013	77.0	25.8	127	2.43	14.7	77.0	2.51
13		652.74	93.83	92.72	1.11	1.45	0.00											
###	P482			92.72	1.11	1.45	20.03	20.0	3.90	26	0.013	85.5	25.8	128	2.44	15.8	85.5	2.55
14		632.71	93.05	91.94	1.11	1.44	0.00											
###	P483			91.94	1.11	1.44	20.01	20.0	4.00	26	0.013	94.0	25.8	130	2.48	16.9	94.0	2.60
	P484	612.70	92.25	91.14	1.11	1.49	0.00											
				91.14	1.11	1.50	20.03	20.0	4.09	26	0.013	102.6	25.8	131	2.51	18.1	102.6	2.62
	P485	592.68	91.43	90.32	1.11	1.50	0.00											
				90.32	1.11	1.50	20.04	20.1	4.19	26	0.013	111.2	25.8	133	2.54	19.6	111.2	2.60
	P486	572.63	90.59	89.48	1.11	1.50	0.00											
		140.16		89.48	1.11	1.50	20.03	20.0	4.34	26	0.013	119.7	25.8	135	2.58	21.6	119.7	2.55
	P487	552.61	89.72	88.61	1.11	1.50	0.00											
				88.61	1.11	1.50	20.03	20.0	4.39	26	0.013	128.3	25.8	136	2.60	25.1	128.3	2.46
	P488	532.58	88.84	87.73	1.11	1.50	0.00											
				87.73	1.11	1.50	20.03	20.0	4.49	26	0.013	136.8	25.8	138	2.63	25.8	136.8	2.61
	P489	512.56	87.94	86.83	1.11	1.50	0.00											
				86.83	1.11	1.50	20.03	20.05	4.59	31	0.013	145.4	30.8	223	2.99	18.5	145.4	3.11
	P490	492.53	87.02	85.91	1.11	1.50	0.00											
				85.91	1.11	1.50	20.01	20.0	4.70	31	0.013	153.9	30.8	226	3.02	19.1	153.9	3.16
	P491	472.52	86.08	84.97	1.11	1.51	0.00											
				84.97	1.11	1.51	20.03	20.05	4.84	31	0.013	162.4	30.8	229	3.07	19.8	162.4	3.21
	KV	452.50	85.11	84.00	1.11	1.51	0.00											
	P492			84.00	1.11	1.51	20.03	20.05	4.89	31	0.013	171.0	30.8	230	3.08	20.6	171.0	3.23
	RJ15.12	432.47	84.13	83.02	1.11	1.51	0.00			BC								
	P493	240.15	1.4	81.62	2.51	1.51	20.03	20.04	3.50	50	0.013	363.7	50.0	706	3.60	25.5	363.7	3.62
	RJ3	412.45	83.15	80.92	2.23	1.51	0.00											
	P494			80.92	2.23	1.51	41.05	41.07	3.50	50	0.013	408.3	50.0	706	3.60	27.5	408.3	3.69
	RJ15.11	371.40	81.2	79.48	1.72	1.50	0.00											
	P496		0.4	79.08	2.12	1.50	19.06	19.1	3.50	50	0.013	429.0	50.0	706	3.60	28.5	429.0	3.72
	RJ15.10	352.34	80.21	78.42	1.79	1.51	0.00											
	P497		0.5	77.92	2.29	1.51	39.98	40.00	3.50	50	0.013	472.4	50.0	706	3.60	30.6	472.4	3.76
	RJ15.9	312.36	78.27	76.52	1.75	1.51	0.00											
	P499		0.5	76.02	2.25	1.51	40.00	40.0	3.50	50	0.013	515.8	50.0	706	3.60	32.8	515.8	3.77
	RJ15.8	272.36	76.38	74.62	1.76	1.51	0.00											
	P501		0.4	74.22	2.16	1.51	40.00	40.0	3.50	50	0.013	559.2	50.0	706	3.60	35.5	559.2	3.75
	RJ15.7	232.37	74.55	72.82	1.73	1.52	0.00											
	P503		0.4	72.42	2.13	1.63	40.04	40.1	3.50	50	0.013	602.7	50.0	706	3.60	39.1	602.7	3.66
	RJ15.6	192.33	72.77	71.02	1.75	1.71	0.00											
	P505		0.3	70.72	2.05	1.71	39.94	40.0	3.50	50	0.013	646.1	50.0	706	3.60	45.8	646.1	3.43
	RJ15.5	152.39	71.04	69.32	1.72	1.78	0.00											
	P507		0.3	69.02	2.02	1.78	40.02	40.0	3.50	50	0.013	689.5	50.0	706	3.60	49.8	689.5	3.51
	RJ15.4	112.37	69.37	67.62	1.75	1.82	0.00											
	P509		0.7	66.92	2.45	1.82	40.00	40.0	2.50	60	0.013	732.9	60.0	971	3.43	40.6	732.9	3.60
	RJ15.3	72.37	67.74	65.92	1.82	1.72	0.00											
	P511		0.5	65.42	2.32	1.72	32.65	32.7	2.50	60	0.013	768.4	60.0	971	3.43	42.6	768.4	3.58
	RJ15.2	39.72	66.46	64.60	1.86	1.66	0.00											
			0	64.60	1.86	1.66	19.92	32.7	2.50	60	0.013	790.0	60.0	971	3.43	44.0	790.0	3.55
	RJ15.1	19.80	66.64	64.10	2.54	1.62	0.00											
	RJ BAN		4.8	59.30	7.34	1.62	19.80	19.8	2.50	60	0.013	790.0	60.0	971	3.43	44.0	790.0	3.55
	ZB15	0.00	59.15	58.81	0.34	1.60	0.00											
				58.73	0.42	1.60	21.92	21.9	2.50	60	0.013	790.0	60.0	971	3.43	44.0	790.0	3.55

Legenda:

ZŠ.	Š.R.J.	STAC	K.T.	K.D.C.	G.D.C.	G.I.	L _H	L	l _d	φ	n	Q _{MER}	h _{100%}	Q _{100%}	v _{100%}	h _M	Q _M	v _M
		(m)	(m.n.m.)	(m.n.m.)	(m)	(m)	(m)	(m)	(%)	(cm)		(l/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)
Z.Š.	ZAPOREDNA ŠTEVILKA																	
Š.V.	ŠTEVILKA VOZLIŠČA - (ŠTEVILKA JAŠKA)																	
STAC	STACIONAŽA																	
K.T.	KOTA TERENA																	
K.D.C.	KOTA DNA CEVI																	
G.D.C.	GLOBINA DNA CEVI																	
L	DOLŽINA ODSEKA KANALA																	
l _d	PADEC KANALA																	
f	PROFIL																	
n	MANNINGOV KOEFICIENT HRAPAVOSTI																	
Q _{MER}	MERODAJNI PRETOK																	
h _{100%}	VIŠINA POLNJENJA 100% PREMERA																	
Q _{100%}	RACUNSKI PRETOK ZA POLNJENJE CEVI 100%																	
v _{100%}	HITROST ZA POLNJENJE CEVI 100%																	
h _M	VIŠINA POLNJENJA PRI MERODAJNEM PRETOKU																	
Q _M	MERODAJNI PPRETOK																	
v _M	HITROST PRI MERODAJNEM PRETOKU																	

HIDRAVLICNI IZRACUN METEORNE KANALIZACIJE

HC KOPER DRAGONJA

ZS.	S.R.J.	STAC	K.T.	K.D.C.	G.D.C.	G.I.	L _H	L	l _d	φ	n	Q _{MER}	h _{100%}	Q _{100%}	v _{100%}	h _M	Q _M	V _M
		(m)	(m.n.m.)	(m.n.m.)	(m)	(m)	(m)	(m)	(%)	(cm)		(l/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)
KANAL M16																		
	RJ16.16	609.22	63.92	62.62	1.30	1.42												
###	P516			62.62	1.30	1.42	40.00	40.0	3.50	23	0.013	61.3	23.3	92	2.16	14.2	61.3	2.26
	RJ16.15	569.22	62.50	61.22	1.28	1.41	0.00											
###	P518		0.10	61.12	1.38	1.41	40.02	40.0	3.50	30	0.013	122.6	29.7	175	2.54	18.8	122.6	2.66
	RJ16.14	529.20	61.17	59.72	1.45	1.69	0.00											
###	P520		0.20	59.52	1.65	1.69	40.00	40.0	3.00	40	0.013	183.9	40.0	361	2.87	19.3	170.2	2.83
	RJ16.13	489.20	59.93	58.32	1.61	1.85	0.00											
###	P522		0.00	58.32	1.61	1.85	40.01	40.0	3.00	40	0.013	245.2	40.0	361	2.87	24.8	245.2	3.00
	RJ16.12	449.19	58.77	57.12	1.65	1.89	0.00											
	P524			57.12	1.65	1.89	39.98	40.0	2.50	40	0.013	297.9	40.0	329	2.62	29.9	271.9	2.70
	RJ16.11	409.22	57.71	56.12	1.59	1.84	0.00											
	P526		0.10	56.02	1.69	1.84	40.02	40.0	2.50	50	0.013	350.7	50.0	597	3.04	39.8	514.7	3.07
	RJ16.10	369.20	56.73	55.02	1.71	1.96	0.00											
	P528			55.02	1.71	1.96	40.00	40.0	2.00	50	0.013	403.4	50.0	534	2.72	30.8	360.8	2.84
	RJ16.9	329.20	55.84	54.22	1.62	1.89	0.00											
	P530		0.20	54.02	1.82	1.89	39.98	40.0	2.00	70	0.013	456.2	70.0	1310	3.40	34.3	631.4	3.37
	RJ16.8	289.22	54.99	53.22	1.77	2.04	0.00											
	P532		0.10	53.12	1.87	2.04	40.00	40.0	2.00	70	0.013	1004.0	70.0	1310	3.40	48.1	1004.0	3.56
	RJ16.7	249.22	54.14	52.32	1.82	2.09	0.00											
	P534			52.32	1.82	2.09	40.00	40.01	2.00	70	0.013	1048.4	70.0	1310	3.40	50.4	1048.4	3.54
	RJ16.6	209.22	53.28	51.52	1.76	2.03	0.00											
	P536		0.10	51.42	1.86	2.03	40.00	40.0	2.00	70	0.013	1092.7	70.0	1310	3.40	53.0	1092.7	3.49
	RJ16.5	169.22	52.44	50.62	1.82	2.09	0.00											
	P538		0.10	50.52	1.92	2.09	40.02	40.02	2.00	70	0.013	1137.1	70.0	1310	3.40	56.4	1137.1	3.42
	RJ16.4	129.20	51.58	49.72	1.86	2.13	0.00											
	P540		0.10	49.62	1.96	2.13	39.98	39.99	2.00	70	0.013	1181.4	70.0	1310	3.40	61.5	1181.4	3.30
	RJ16.3	89.22	50.73	48.82	1.91	2.18	0.00											
	P542			48.82	1.91	2.18	30.00	30.01	2.00	70	0.013	1214.7	70.0	1310	3.40	66.4	1214.7	3.22
	RJ16.2	59.22	50.10	48.22	1.88	2.15	0.00											
	P543+9.7m		0.80	47.42	2.68	2.15	50.22	50.23	1.90	70	0.013	1259.0	70.0	1277	3.32	69.9	1259.0	3.27
	RJ16.1	9.00	49.00	46.47	2.53	2.83	0.00											
			0.60	45.87	3.13	2.83	9.00	9.0	1.00	100	0.013	1819.0	100.0	2398	3.05	68.0	1819.0	3.20
	ZB16	0.00	45.56	45.78	-0.22	0.06	9.10											
				45.71							0.013	1819.0	80.0	1106	2.20	80.0		
KANAL M16.1																		
	RJ16.1.1	30.00	49.45	48.00	1.45	1.58	20.00	20.0	0.70	30	0.013	75.0	30.0	81	1.14	28.4	75.0	1.08
	P545			48.00	1.45	1.58	0.00											
		10.00	49.88	47.86	2.02	2.15	0.00											
	P544			47.86	2.02	2.15	10.00	10.0	0.70	30	0.013	75.0	30.0	81	1.14	28.4	75.0	1.08
	RJ16.2	0.00	50.10	47.79	2.31	2.44	0.00											
	P543+9.7m			47.79	2.31	2.44	0.00	0.0	0.70	30	0.013	75.0	30.0	81	1.14	28.4	75.0	1.08

Legenda:

Z.Š.	ZAPOREDNA ŠTEVILKA
Š.V.	ŠTEVILKA VOZLIŠČA - (ŠTEVILKA JAŠKA)
STAC	STACIONAŽA
K.T.	KOTA TERENA
K.D.C.	KOTA DNA CEVI
G.D.C.	GLOBINA DNA CEVI
L	DOLŽINA ODSEKA KANALA
l _d	PADEC KANALA
f	PROFIL
n	MANNINGOV KOEFICIENT HRPAVOSTI
Q _{MER}	MERODAJNI PRETOK
h _{100%}	VIŠINA POLNJENJA 100% PREMERA
Q _{100%}	RACUNSKI PRETOK ZA POLNJENJE CEVI 100%
v _{100%}	HITROST ZA POLNJENJE CEVI 100%
h _M	VIŠINA POLNJENJA PRI MERODAJNEM PRETOKU
Q _M	MERODAJNI PPRETOK
v _M	HITROST PRI MERODAJNEM PRETOKU

HIDRAVLICNI IZRACUN METEORNE KANALIZACIJE

HC KOPER DRAGONJA

ZS.	S.R.J.	STAC	K.T.	K.D.C.	G.D.C.	G.I.	L _H	L	I _d	φ	n	Q _{MER}	h _{100%}	Q _{100%}	v _{100%}	h _M	Q _M	V _M
		(m)	(m.n.m.)	(m.n.m.)	(m)	(m)	(m)	(m)	(%)	(cm)		(l/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)
							KANAL M17											
							M											
	P548	344.12	48.17	46.77	1.40	1.53	0.00											
	RJ17.5			46.77	1.40	1.53	59.99	60.00	2.20	30	0.013	92.5	29.7	140	2.02	18.7	97.0	2.11
	P551	284.13	46.9	45.45	1.45	1.69	0.00											
	RJ17.4		0.1	45.35	1.55	1.69	60.00	60.0	2.20	40	0.013	185.0	40.0	309	2.46	23.3	194.0	2.55
	P554	224.13	45.62	44.03	1.59	1.83	0.00											
	RJ17.3		0	44.03	1.59	1.83	59.98	59.99	2.20	40	0.013	277.4	40.0	309	2.46	38.9	291.0	2.33
	P557	164.15	44.34	42.71	1.63	1.88	0.00											
	RJ17.2		0.1	42.61	1.73	1.88	60.00	60.0	2.20	50	0.013	369.9	50.0	560	2.85	31.4	388.0	2.99
	P560	104.15	43.06	41.29	1.77	2.02	0.00											
	RJ17.1		0	41.29	1.77	2.02	55.00	55.0	2.20	50	0.013	454.7	50.0	560	2.85	39.0	476.9	2.90
	P562+15.5m	49.15	41.88	40.08	1.80	2.05	0.00											
	RJ17		0	40.08	1.80	2.05	25.00	25.0	2.20	50	0.013	493.2	50.0	560	2.85	36.6	455.1	2.95
	P564	24.15	41.36	39.53	1.83	2.09	0.00											
	ZB17		0.15	39.38	1.98	2.09	24.15	24.2	2.00	60	0.013	530.5	60.0	868	3.07	36.3	572.4	3.20
		0.00	41.76	38.90	2.86	3.12	0.00											
				38.90	2.86	3.12		55.0	2.00	60	0.013	616.7	60.0	868	3.07	39.1	628.6	3.22

Legenda:

Z.Š.	ZAPOREDNA ŠTEVILKA
Š.V.	ŠTEVILKA VOZLIŠČA - (ŠTEVILKA JAŠKA)
STAC	STACIONAŽA
K.T.	KOTA TERENA
K.D.C.	KOTA DNA CEVI
G.D.C.	GLOBINA DNA CEVI
L	DOLŽINA ODSEKA KANALA
I _d	PADEC KANALA
f	PROFIL
n	MANNINGOV KOEFICIENT HRPAVOSTI
Q _{MER}	MERODAJNI PRETOK
h _{100%}	VIŠINA POLNJENJA 100% PREMERA
Q _{100%}	RAČUNSKI PRETOK ZA POLNJENJE CEVI 100%
v _{100%}	HITROST ZA POLNJENJE CEVI 100%
h _M	VIŠINA POLNJENJA PRI MERODAJNEM PRETOKU
Q _M	MERODAJNI PPRETOK
V _M	HITROST PRI MERODAJNEM PRETOKU

HIDRAVLICNI IZRACUN METEORNE KANALIZACIJE

HC KOPER DRAGONJA

ZS.	S.R.J.	STAC	K.T.	K.D.C.	G.D.C.	G.I.	L _H	L	l _d	φ	n	Q _{MER}	h _{100%}	Q _{100%}	v _{100%}	h _M	Q _M	V _M	
		(m)	(m.n.m.)	(m.n.m.)	(m)	(m)	(m)	(m)	(%)	(cm)		(l/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	
KANAL M18																			
		427.96	40.93	39.94	0.99	1.12	0.00												
	P565			39.94	0.99	1.12	22.00	22.0	2.00	30	0.013	40.2	30.0	137	1.93	12.8	51.6	1.80	
	RJ18.9	405.96	40.51	39.50	1.01	1.14	0.00												
	P566+2		0.5	39.00	1.51	1.14	38.00	38.0	2.00	30	0.013	109.7	30.0	137	1.93	19.5	98.8	2.03	
	RJ18.8	367.96	39.63	38.24	1.39	1.63	0.00												
	P568		0.26	37.98	1.65	1.63	40.15	40.2	1.60	40	0.013	183.1	40.0	263	2.10	27.9	204.7	2.19	
	RJ18.7	327.81	38.83	37.34	1.49	1.73	0.00												
	P570		0.2	37.14	1.69	1.73	39.85	39.9	1.80	40	0.013	256.0	40.0	279	2.22	27.3	213.0	2.33	
	RJ18.6	287.96	38.08	36.42	1.66	1.91	0.00												
	P572		0.1	36.32	1.76	1.91	39.98	40.0	1.80	50	0.013	288.0	50.0	507	2.58	29.7	326.5	2.68	
	RJ18.5	247.98	37.42	35.60	1.82	2.07	0.0000												
	P574			35.60	1.82	2.07	40.02	40.0	1.00	50	0.013	320.0	50.0	378	1.92	34.7	292.1	2.01	
	RJ18.4	207.96	36.84	35.20	1.64	1.89	0.0000												
	P576			35.20	1.64	1.89	40.00	40.0	1.00	50	0.013	351.7	50.0	378	1.92	47.8	351.7	1.82	
	RJ18.3	167.96	36.35	34.80	1.55	1.81	0.00												
	P578		0.2	34.60	1.75	1.81	59.96	60.0	1.00	60	0.013	399.3	60.0	614	2.17	34.8	383.4	2.25	
	RJ18.2	108.00	35.94	34.00	1.94	2.20	0.00												
	P581			34.00	1.94	2.20	40.00	40.0	1.00	60	0.013	431.0	60.0	614	2.17	38.1	431.0	2.27	
	RJ18.1	68.00	35.41	33.60	1.81	2.07	0.00												
	P583			33.60	1.81	2.07	40.00	40.0	1.00	60	0.013	431.0	60.0	614	2.17	38.1	431.0	2.27	
	rj18	28.00	35.01	33.20	1.81	2.07	0.00	ZADNJI JAŠEK	28.0	0.50	60	0.013	431.0	60.0	434	1.54	38.1	304.8	1.61
	P585			33.20	1.81	2.07	28.00												
	ZB18	0.00	33.7	33.06	0.64	0.90	0.00	IZTOK V BAZEN											
				33.06	0.64	0.90	0.00	0.0	0.50	60	0.013	431.0	60.0	434	1.54	38.1	304.8	1.61	

Legenda:

Z.Š.	ZAPOREDNA ŠTEVILKA
Š.V.	ŠTEVILKA VOZLIŠČA - (ŠTEVILKA JAŠKA)
STAC	STACIONAŽA
K.T.	KOTA TERENA
K.D.C.	KOTA DNA CEVI
G.D.C.	GLOBINA DNA CEVI
L	DOLŽINA ODSEKA KANALA
ld	PADEC KANALA
f	PROFIL
n	MANNINGOV KOEFICIENT HRAPAVOSTI
Q _{MER}	MERODAJNI PRETOK
h _{100%}	VIŠINA POLNJENJA 100% PREMERA
Q _{100%}	RACUNSKI PRETOK ZA POLNJENJE CEVI 100%
v _{100%}	HITROST ZA POLNJENJE CEVI 100%
h _M	VIŠINA POLNJENJA PRI MERODAJNEM PRETOKU
Q _M	MERODAJNI PPRETOK
v _M	HITROST PRI MERODAJNEM PRETOKU

HIDRAVLICNI IZRACUN METEORNE KANALIZACIJE

HC KOPER DRAGONJA

ZS.	S.R.J.	STAC	K.T.	K.D.C.	G.D.C.	G.I.	L _H	L	l _d	φ	n	Q _{MER}	h _{100%}	Q _{100%}	v _{100%}	h _M	Q _M	V _M
		(m)	(m.n.m.)	(m.n.m.)	(m)	(m)	(m)	(m)	(%)	(cm)		(l/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)
KANAL M19																		
M																		
1		411.59	35.05	33.60	1.45	1.58	0.00											
###	P585+8.4m			33.60	1.45	1.58	31.60	31.6	0.66	30	0.013	19.5	30.0	79	1.12	10.2	19.5	0.92
2	RJ19.10	379.99	34.84	33.39	1.45	1.58	0.00											
###	P587			33.39	1.45	1.58	40.00	40.0	0.60	30	0.013	44.2	30.0	75	1.06	16.7	44.2	1.09
3	RJ19.9	339.99	34.62	33.15	1.47	1.60	0.00											
###	P589		0	33.15	1.47	1.60	40.16	40.2	0.50	30	0.013	69.0	30.0	68	0.97	30.0	68.4	0.97
4	RJ19.8	299.83	34.44	32.95	1.49	1.73	0.00											
###	P591		0.1	32.85	1.59	1.73	39.92	39.9	0.50	40	0.013	93.6	40.0	147	1.17	23.5	93.6	1.22
5	RJ19.7	259.90	34.3	32.65	1.65	1.89	0.00											
###	P593		0	32.65	1.65	1.89	39.89	39.89	0.40	40	0.013	118.2	40.0	132	1.05	34.7	118.2	1.02
6	RJ19.6	220.01	34.18	32.49	1.69	1.94	0.00											
###	P595		0.1	32.39	1.79	1.94	39.95	39.95	0.40	50	0.013	142.9	50.0	239	1.22	28.2	142.9	1.25
7	RJ19.5	180.07	34.06	32.23	1.83	2.08	0.00											
###	P597			32.23	1.83	2.08	40.05	40.05	0.40	50	0.013	167.6	50.0	239	1.22	31.8	167.6	1.27
8	RJ19.4	140.02	33.94	32.07	1.87	2.12	0.00											
###	P599			32.07	1.87	2.12	40.00	40.00	0.40	50	0.013	192.3	50.0	239	1.22	36.2	192.3	1.26
9	RJ19.3	100.02	33.8	31.91	1.89	2.14	0.00											
###	P601		0	31.91	1.89	2.14	40.02	40.0	0.40	50	0.013	217.0	50.0	239	1.22	44.9	217.0	1.17
10	RJ19.2	60.00	33.63	31.75	1.88	2.13	0.000											
###	P603			31.75	1.88	2.13	40.00	40.0	0.40	50	0.013	241.7	50.0	239	1.22	50.0	238.8	1.22
11	RJ19.1	20.00	33.44	31.59	1.85	2.11	0.00	ZADNJI JAŠEK										
###	P605		0.1	31.49	1.95	2.11	20.00	20.00	0.40	60	0.013	254.0	60.0	388	1.37	36.1	254.0	1.43
12	ZB19	0.00	31	31.41	-0.41	-0.15	0.00	IZTOK V BAZEN										
				31.15	-0.15	-0.15												
KANAL M19.1																		
M																		
1		40.08	33.22	32.02	1.20	1.33	40.08	40.1	0.30	25	0.013	23.1	25.0	33	0.66	16.0	23.1	0.70
###	P607			32.02	1.20	1.33												
2	RJ19.1	0.00	33.44	31.90	1.54	1.67	0.00											

Legenda:

Z.Š.	ZAPOREDNA ŠTEVILKA
Š.V.	ŠTEVILKA VOZLIŠČA - (ŠTEVILKA JAŠKA)
STAC	STACIONAŽA
K.T.	KOTA TERENA
K.D.C.	KOTA DNA CEVI
G.D.C.	GLOBINA DNA CEVI
L	DOLŽINA ODSEKA KANALA
l _d	PADEC KANALA
f	PROFIL
n	MANNINGOV KOEFICIENT HRAPAVOSTI
Q _{MER}	MERODAJNI PRETOK
h _{100%}	VISINA POLNJENJA 100% PREMERA
Q _{100%}	RAČUNSKI PRETOK ZA POLNJENJE CEVI 100%
v _{100%}	HITROST ZA POLNJENJE CEVI 100%
h _M	VISINA POLNJENJA PRI MERODAJNEM PRETOKU
Q _M	MERODAJNI PPRETOK
V _M	HITROST PRI MERODAJNEM PRETOKU

HIDRAVLICNI IZRACUN METEORNE KANALIZACIJE

HC KOPER DRAGONJA

ZS.	S.R.J.	STAC	K.T.	K.D.C.	G.D.C.	G.I.	L _H	L	I _d	φ	n	Q _{MER}	h100%	Q100%	v100%	h _M	Q _M	V _M
		(m)	(m.n.m.)	(m.n.m.)	(m)	(m)	(m)	(m)	(%)	(cm)		(l/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)
KANAL M20																		
1	RJ20.21	992.30	33.03	31.73	1.30	###	0.00											
###	P608+11,3m			31.73	1.30	###	8.70	8.7	0.66	23	0.013	5.5	23.0	39	0.93	5.9	5.5	0.66
2	P609	983.60	32.97	31.67	1.30	###	0.00											
###				31.67	1.30	###	19.98	20.0	0.66	23	0.013	18.1	23.0	39	0.93	11.1	18.1	0.92
3	P610	963.62	32.84	31.54	1.30	###	0.00											
###				31.54	1.30	###	20.02	20.0	0.66	23	0.013	30.8	23.0	39	0.93	16.4	30.8	0.97
4	RJ20.20	943.60	32.7	31.41	1.29	###	0.00											
###	P611		0.1	31.31	1.39	###	19.98	20.0	0.75	30	0.013	43.4	30.0	84	1.19	15.3	43.4	1.19
5	P612	923.62	32.55	31.16	1.39	###	0.00											
###				31.16	1.39	###	20.02	20.0	0.75	30	0.013	56.1	30.0	84	1.19	18.3	56.1	1.24
6	RJ20.19	903.60	32.4	31.01	1.39	###	0.00											
###	P613			31.01	1.39	###	20.00	20.0	0.75	30	0.013	68.7	30.0	84	1.18	22.2	68.7	1.22
7	P614	883.60	32.24	30.86	1.38	###	0.00											
###				30.86	1.38	###	20.00	20.0	0.75	30	0.013	81.3	30.0	84	1.18	29.8	81.3	1.15
8	RJ20.18	863.60	32.07	30.71	1.36	###	0.00											
###	P615		0.15	30.56	1.51	###	19.98	20.0	0.85	40	0.013	94.0	40.0	192	1.53	19.7	94.0	1.52
9	P616	843.62	31.9	30.39	1.51	###	0.00											
###				30.39	1.51	###	20.00	20.0	0.85	40	0.013	106.6	40.0	192	1.53	21.4	106.6	1.56
10	RJ20.17	823.62	31.72	30.22	1.50	###	0.00											
###	P617			30.22	1.50	###	20.02	20.0	0.95	40	0.013	119.2	40.0	203	1.61	22.3	119.2	1.66
11	P618	803.60	31.53	30.03	1.50	###	0.00											
###				30.03	1.50	###	20.00	20.0	0.95	40	0.013	131.9	40.0	203	1.61	23.9	131.9	1.68
12	RJ20.16	783.60	31.34	29.84	1.50	###	0.00											
###	P619			29.84	1.50	###	19.98	20.0	1.00	40	0.013	144.5	40.0	208	1.66	25.2	144.5	1.74
13	P620	763.62	31.14	29.64	1.50	###	0.00											
###				29.64	1.50	###	19.22	19.2	1.00	40	0.013	156.7	40.0	208	1.66	27.0	156.7	1.74
	P621	744.40	30.94	29.45	1.49	###	0.00											
				29.45	1.49	###	20.28	20.3	1.00	40	0.013	169.5	40.0	208	1.66	29.3	169.5	1.72
	RJ20.15	724.12	30.72	29.24	1.48	###	0.00											
	P622			29.24	1.48	###	20.39	20.4	1.14	40	0.013	182.4	40.0	222	1.77	29.7	182.4	1.83
	P623	703.73	30.5	29.01	1.49	###	0.00											
				29.01	1.49	###	20.11	20.1	1.14	40	0.013	195.1	40.0	222	1.77	33.0	195.1	1.76
	RJ20.14	683.62	30.27	28.78	1.49	###	0.00											
	P624			28.78	1.49	###	20.00	20.0	1.14	40	0.013	207.7	40.0	222	1.77	38.5	207.7	1.67
	P625	663.62	30.04	28.55	1.49	###	0.00											
				28.55	1.49	###	20.04	20.0	1.14	40	0.013	220.4	40.0	222	1.77	40.0	220.4	1.75
	RJ20.13	643.58	29.8	28.33	1.47	###	0.00											
	P626		0.1	28.23	1.57	###	19.99	19.99	1.20	50	0.013	233.0	50.0	414	2.11	27.0	233.0	2.15
	P627	623.59	29.56	27.99	1.57	###	0.00											
				27.99	1.57	###	20.00	20.0	1.20	50	0.013	249.5	50.0	414	2.11	28.3	249.5	2.17
	P628	603.60	29.32	27.75	1.57	###	0.00											
				27.75	1.57	###	20.06	20.06	1.20	50	0.013	266.0	50.0	413	2.10	29.7	266.0	2.19
	RJ20.12	583.54	29.08	27.51	1.57	###	0.00											
	P629			27.51	1.57	###	19.95	19.95	1.20	50	0.013	282.5	50.0	414	2.11	31.1	282.5	2.20
	P630	563.59	28.84	27.27	1.57	###	0.00											
				27.27	1.57	###	19.70	19.70	1.20	50	0.013	298.8	50.0	414	2.11	32.5	298.8	2.21
	RJ20.11	543.89	28.6	27.03	1.57	###	0.00											
	P631			27.03	1.57	###	20.06	20.06	1.20	50	0.013	315.3	50.0	414	2.11	34.2	315.3	2.20
	P632	523.82	28.36	26.79	1.57	###	0.00											
				26.79	1.57	###	20.17	20.2	1.20	50	0.013	332.0	50.0	414	2.11	36.1	332.0	2.19
	RJ20.10	503.65	28.12	26.55	1.57	###	0.00											
	P633			26.55	1.57	###	20.06	20.06	1.10	50	0.013	348.5	50.0	397	2.02	41.2	348.5	2.01
	P634	483.60	27.9	26.33	1.57	###	0.00											
				26.33	1.57	###	20.00	20.0	1.10	50	0.013	365.0	50.0	396	2.02	46.7	365.0	1.91
	P635	463.60	27.68	26.11	1.57	###	0.00											
				26.11	1.57	###	20.00	20.0	1.10	50	0.013	375.8	50.0	396	2.02	49.0	375.8	1.92
	RJ20.9	443.60	27.46	25.89	1.57	###	0.00											
	P636		0.1	25.79	1.67	###	20.00	20.0	1.00	60	0.013	386.7	60.0	614	2.17	35.1	386.7	2.25
	P637	423.60	27.26	25.59	1.67	###	0.00											
				25.59	1.67	###	19.98	20.0	1.00	60	0.013	397.5	60.0	614	2.17	35.8	397.5	2.26
	RJ20.8	403.62	27.06	25.39	1.67	###	0.00											
	P638			25.39	1.67	###	20.02	20.0	0.90	60	0.013	408.3	60.0	582	2.06	38.1	408.3	2.16
	P639	383.60	26.88	25.21	1.67	###	0.00											
				25.21	1.67	###	20.00	20.0	0.90	60	0.013	419.2	60.0	582	2.06	38.9	419.2	2.16
		363.60	26.7	25.03	1.67	###	0.00											

ZS.	S.R.J.	STAC	K.T.	K.D.C.	G.D.C.	G.I.	L _H	L	l _d	φ	n	Q _{MER}	h _{100%}	Q _{100%}	v _{100%}	h _M	Q _M	V _M	
		(m)	(m.n.m.)	(m.n.m.)	(m)	(m)	(m)	(m)	(%)	(cm)		(l/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	
	P640			25.03	1.67	###	20.00	20.0	0.90	60	0.013	430.0	60.0	582	2.06	39.8	430.0	2.16	
	RJ20.7	343.60	26.52	24.85	1.67	###	0.00												
	P641			24.85	1.67	###	20.00	20.0	0.80	60	0.013	439.9	60.0	550	1.94	43.1	439.9	2.02	
	P642	323.60	26.36	24.69	1.67	###	0.00												
	P642			24.69	1.67	###	20.04	20.0	0.80	60	0.013	449.8	60.0	550	1.94	44.3	449.8	2.01	
	RJ20.6	303.56	26.2	24.53	1.67	###	0.00												
	P643			24.53	1.67	###	20.11	20.1	0.70	60	0.013	459.8	60.0	514	1.82	51.7	459.8	1.78	
	P644	283.46	26.06	24.39	1.67	###	0.00												
	P644			24.39	1.67	###	19.86	19.9	0.70	60	0.013	469.6	60.0	514	1.82	54.8	469.6	1.73	
	P645	263.60	25.92	24.25	1.67	###	0.0000												
	P645			24.25	1.67	###	20.10	20.1	0.70	60	0.013	479.6	60.0	514	1.82	57.6	479.6	1.72	
	RJ20.5	243.50	25.78	24.11	1.67	###	0.0000												
	P646			24.11	1.67	###	19.97	20.0	0.70	60	0.013	489.5	60.0	514	1.82	59.0	489.5	1.74	
	P647	223.53	25.65	23.97	1.68	###	0.00												
	P647			23.97	1.68	###	19.93	19.9	0.70	60	0.013	499.3	60.0	514	1.82	59.7	499.3	1.77	
	RJ20.4	203.60	25.52	23.83	1.69	###	0.00												
	P648		0.1	23.73	1.79	###	20.00	20.0	0.65	70	0.013	509.2	70.0	747	1.94	43.4	509.2	2.03	
	P649	183.60	25.39	23.60	1.79	###	0.00												
###	P649			23.60	1.79	###	19.92	19.9	0.65	70	0.013	519.1	70.0	747	1.94	44.1	519.1	2.03	
1	P650	163.68	25.26	23.47	1.79	###	0.00												
###	P650			23.47	1.79	###	20.09	20.1	0.65	70	0.013	529.1	70.0	747	1.94	44.8	529.1	2.03	
2	RJ20.3	143.60	25.12	23.34	1.78	###	0.00												
###	P651			23.34	1.78	###	19.98	20.0	0.65	70	0.013	538.9	70.0	747	1.94	45.5	538.9	2.04	
3	P652	123.62	24.99	23.21	1.78	###	0.00												
###	P652			23.21	1.78	###	20.02	20.0	0.65	70	0.013	548.9	70.0	746	1.94	46.3	548.9	2.03	
4	P653	103.60	24.86	23.08	1.78	###	0.00												
###	P653			23.08	1.78	###	20.00	20.0	0.65	70	0.013	558.8	70.0	747	1.94	47.0	558.8	2.03	
5	RJ20.2	83.60	24.73	22.95	1.78	###	0.00												
###	P654			22.95	1.78	###	20.00	20.00	0.65	70	0.013	568.7	70.0	747	1.94	47.8	568.7	2.03	
6	P655	63.60	24.6	22.82	1.78	###	0.00												
###	P655			22.82	1.78	###	20.00	20.00	0.65	70	0.013	578.6	70.0	747	1.94	48.6	578.6	2.03	
7	P656	43.60	24.46	22.69	1.77	###	0.00												
###	P656			22.69	1.77	###	17.00	17.00	0.65	70	0.013	587.0	70.0	747	1.94	49.4	587.0	2.02	
8	RJ20.1	26.60	24.33	22.58	1.75	###	0.00	ZADNJI JAŠEK											
###	P656+17.5m		0.86	21.72	2.61	###	26.60	26.60	1.00	70	0.013	587.0	70.0	926	2.41	41.1	587.0	2.50	
9	ZB20	0.00	22.46	21.45	1.01	###	0.00	IZTOK V BAZEN											
###	P656+17.5m			21.45	1.01	###							70.0	####		1.0			
1	RJ20.1.1	23.00	24.33	23.00	1.33	###	KANAL M20.1											M	
###	P658			23.00	1.33	###	23.00	23.0	1.17	24	0.013	5.4	23.5	55	1.26	5.0	5.4	3.08	
2	RJ20.1	0.00	24.33	22.73	1.60	###	0.00												
###	P656+17.5m			22.73	1.60	###										4.8			

Legenda:

Z.Š.	ZAPOREDNA ŠTEVILKA
Š.V.	ŠTEVILKA VOZLIŠČA - (ŠTEVILKA JAŠKA)
STAC	STACIONAŽA
K.T.	KOTA TERENA
K.D.C.	KOTA DNA CEVI
G.D.C.	GLOBINA DNA CEVI
L	DOLŽINA ODSEKA KANALA
l _d	PADEC KANALA
f	PROFIL
n	MANNINGOV KOEFICIENT HRAPAVOSTI
Q _{MER}	MERODAJNI PRETOK
h _{100%}	VISINA POLNJENJA 100% PREMERA
Q _{100%}	RAČUNSKI PRETOK ZA POLNJENJE CEVI 100%
v _{100%}	HITROST ZA POLNJENJE CEVI 100%

HIDRAVLICNI IZRACUN METEORNE KANALIZACIJE

HC KOPER DRAGONJA

ZS.	S.R.J.	STAC	K.T.	K.D.C.	G.D.C.	G.I.	L _H	L	I _d	φ	n	Q _{MER}	h _{100%}	Q _{100%}	v _{100%}	h _M	Q _M	V _M
		(m)	(m.n.m.)	(m.n.m.)	(m)	(m)	(m)	(m)	(%)	(cm)		(l/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)
KANAL M21																		
1	RJ21.9	395.51	23.94	22.69	1.25	1.37	0.00											
###	P660			22.69	1.25	1.37	19.81	19.8	0.65	24	0.013	12.0	24.0	43	0.95	8.7	12.0	0.82
2		375.70	23.81	22.56	1.25	1.37	0.00											
###	P661			22.56	1.25	1.37	20.00	20.0	0.65	24	0.013	24.2	24.0	43	0.95	13.0	24.2	0.97
3		355.70	23.67	22.43	1.24	1.36	0.00											
###	P662			22.43	1.24	1.36	19.98	20.0	0.65	24	0.013	36.3	24.0	43	0.95	18.5	36.3	0.97
4	RJ21.8	335.72	23.54	22.30	1.24	1.37	0.00											
###	P663		0.1	22.20	1.34	1.37	20.00	20.0	0.68	30	0.013	48.4	29.7	78	1.12	17.2	48.4	1.16
5		315.72	23.41	22.07	1.34	1.47	0.00											
###	P664			22.07	1.34	1.47	20.02	20.0	0.68	30	0.013	60.6	29.7	78	1.12	20.8	60.6	1.17
6		295.70	23.28	21.93	1.35	1.48	0.00											
###	P665			21.93	1.35	1.48	20.00	20.0	0.68	30	0.013	72.7	29.7	78	1.12	28.7	72.7	1.06
7	RJ21.7	275.70	23.15	21.79	1.36	1.60	0.00											
###	P666		0.1	21.69	1.46	1.60	19.98	20.0	0.68	40	0.013	84.9	40.0	172	1.37	19.9	84.9	1.36
8		255.72	23.01	21.56	1.45	1.69	0.00											
###	P667			21.56	1.45	1.69	20.00	20.0	0.68	40	0.013	97.0	40.0	172	1.37	21.7	97.0	1.40
9	RJ21.6	235.72	22.88	21.42	1.46	1.70	0.00											
###	P668			21.42	1.46	1.70	20.02	20.0	0.68	40	0.013	109.2	40.0	172	1.37	23.5	109.2	1.42
10		215.70	22.75	21.29	1.46	1.70	0.00											
###	P669			21.29	1.46	1.70	19.98	20.0	0.68	40	0.013	121.3	40.0	172	1.37	25.5	121.3	1.43
11	RJ21.5	195.72	22.62	21.15	1.47	1.71	0.00											
###	P670			21.15	1.47	1.71	20.02	20.0	0.70	40	0.013	133.5	40.0	174	1.39	27.5	133.5	1.45
12		175.70	22.49	21.01	1.48	1.72	0.00											
###	P671			21.01	1.48	1.72	20.00	20.0	0.70	40	0.013	145.6	40.0	174	1.39	30.4	145.6	1.42
	RJ21.4	155.70	22.35	20.87	1.48	1.72	0.00											
	P672			20.87	1.48	1.72	20.00	20.0	0.70	40	0.013	157.7	40.0	174	1.39	35.5	157.7	1.34
		135.70	22.22	20.73	1.49	1.73	0.00											
	P673			20.73	1.49	1.73	19.98	20.0	0.70	40	0.013	169.9	40.0	174	1.39	39.8	169.9	1.35
	RJ21.3	115.72	22.09	20.59	1.50	1.75	0.00											
	P674		0.1	20.49	1.60	1.75	20.02	20.0	0.70	50	0.013	182.0	50.0	316	1.61	27.5	182.0	1.65
		95.70	21.97	20.35	1.62	1.87	0.00											
	P675			20.35	1.62	1.87	20.00	20.0	0.70	50	0.013	194.2	50.0	316	1.61	28.7	194.2	1.66
	RJ21.2	75.70	21.83	20.21	1.62	1.87	0.00											
	P676			20.21	1.62	1.87	20.00	20.0	0.60	50	0.013	206.3	50.0	292	1.49	31.9	206.3	1.56
		55.70	21.7	20.09	1.61	1.86	0.00											
	P677			20.09	1.61	1.86	20.00	20.00	0.60	50	0.013	218.5	50.0	292	1.49	33.5	218.5	1.56
	RJ21.1	35.70	21.56	19.97	1.59	1.84	0.00	ZADNJI JAŠEK										
	P678			19.97	1.59	1.84	35.70	35.7	3.75	50	0.013	240.1	50.0	731	3.72	19.7	240.1	3.34
	ZB21	0.00	18.98	18.63	0.35	0.60	0.00	IZTOK V BAZEN										
				18.63	0.35	0.60												

Legenda:

Z.Š.	ZAPOREDNA ŠTEVILKA
Š.V.	ŠTEVILKA VOZLIŠČA - (ŠTEVILKA JAŠKA)
STAC	STACIONAŽA
K.T.	KOTA TERENA
K.D.C.	KOTA DNA CEVI
G.D.C.	GLOBINA DNA CEVI
L	DOLŽINA ODSEKA KANALA
I _d	PADEC KANALA
f	PROFIL
n	MANNINGOV KOEFICIENT HRAPAVOSTI
Q _{MER}	MERODAJNI PRETOK
h _{100%}	VISINA POLNJENJA 100% PREMERA
Q _{100%}	RAČUNSKI PRETOK ZA POLNJENJE CEVI 100%
v _{100%}	HITROST ZA POLNJENJE CEVI 100%

HIDRAVLICNI IZRACUN METEORNE KANALIZACIJE

HC KOPER DRAGONJA

ZS.	S.R.J.	STAC	K.T.	K.D.C.	G.D.C.	G.I.	L _H	L	I _d	φ	n	Q _{MER}	h100%	Q100%	v100%	h _M	Q _M	V _M	
		(m)	(m.n.m.)	(m.n.m.)	(m)	(m)	(m)	(m)	(%)	(cm)		(l/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	
KANAL M22															M				
1	RJ22.13	560.49	21.3	20.05	1.25	1.37	0.00												
###	P680			20.05	1.25	1.37	19.98	20.0	0.70	24	0.013	11.5	24.0	45	0.99	8.3	11.5	0.83	
2		540.52	21.17	19.91	1.26	1.38	0.00												
###	P681			19.91	1.26	1.38	20.02	20.0	0.70	24	0.013	23.1	24.0	45	0.99	12.3	23.1	0.99	
3		520.49	21.04	19.77	1.27	1.39	0.00												
###	P682			19.77	1.27	1.39	20.11	20.1	0.70	24	0.013	34.7	24.0	45	0.99	16.8	34.7	1.03	
4	RJ22.12	500.38	20.9	19.63	1.27	1.40	0.00												
###	P683		0.05	19.58	1.32	1.40	20.29	20.3	0.62	30	0.013	46.5	30.0	76	1.08	17.1	46.5	1.11	
5		480.09	20.77	19.45	1.32	1.45	0.00												
###	P684			19.45	1.32	1.45	19.60	19.6	0.62	30	0.013	57.8	29.7	74	1.07	20.8	57.8	1.12	
6	RJ22.11	460.49	20.64	19.33	1.31	1.44	0.00												
###	P685			19.33	1.31	1.44	19.98	20.0	0.72	30	0.013	69.3	29.7	80	1.15	23.9	69.3	1.16	
7		440.52	20.51	19.19	1.32	1.45	0.00												
###	P686			19.19	1.32	1.45	20.02	20.0	0.72	30	0.013	80.9	30.3	84	1.17	30.0	80.9	1.12	
8	RJ22.10	420.49	20.38	19.04	1.34	1.58	0.00												
###	P687		0.1	18.94	1.44	1.58	20.00	20.0	0.72	40	0.013	92.4	40.0	177	1.41	20.6	92.4	1.42	
9		400.49	20.24	18.80	1.44	1.68	0.00												
###	P688			18.80	1.44	1.68	19.80	19.8	0.72	40	0.013	103.9	40.0	177	1.41	22.3	103.9	1.45	
10		380.69	20.11	18.66	1.45	1.69	0.00												
###	P689			18.66	1.45	1.69	20.21	20.2	0.72	40	0.013	115.6	40.0	177	1.41	24.0	115.6	1.47	
11	RJ22.9	360.48	19.98	18.51	1.47	1.71	0.00												
###	P690			18.51	1.47	1.71	19.99	20.0	0.60	40	0.013	127.1	40.0	161	1.28	28.3	127.1	1.34	
12		340.50	19.85	18.39	1.46	1.70	0.00												
###	P691			18.39	1.46	1.70	20.00	20.0	0.60	40	0.013	138.7	40.0	161	1.28	31.7	138.7	1.30	
13	RJ22.8	320.50	19.73	18.27	1.46	1.70	0.00												
###	P692			18.27	1.46	1.70	19.98	20.0	0.60	40	0.013	150.2	40.0	161	1.28	38.2	150.2	1.21	
		300.52	19.61	18.15	1.46	1.70													
	P693			18.15	1.46	1.70	20.02	20.0	0.60	40	0.013	161.8	40.4	166	1.29	40.3	161.8	1.26	
	RJ22.7	280.50	19.49	18.03	1.46	1.71	0.00												
	P694		0.1	17.93	1.56	1.71	19.91	19.9	0.60	50	0.013	173.3	50.0	292	1.49	28.0	173.3	1.53	
		260.59	19.37	17.81	1.56	1.81	0.00												
	P695			17.81	1.56	1.81	20.09	20.1	0.60	50	0.013	184.9	50.0	292	1.49	29.3	184.9	1.55	
	RJ22.6	240.50	19.26	17.69	1.57	1.82	0.00												
	P696			17.69	1.57	1.82	20.00	20.0	0.60	50	0.013	196.4	50.0	292	1.49	30.7	196.4	1.56	
		220.50	19.15	17.57	1.58	1.83	0.00												
	P697			17.57	1.58	1.83	20.00	20.0	0.60	50	0.013	208.0	50.0	292	1.49	32.1	208.0	1.56	
	RJ22.5	200.50	19.04	17.45	1.59	1.84	0.00												
	P698			17.45	1.59	1.84	20.00	20.00	0.50	50	0.013	219.6	50.0	267	1.36	37.1	219.6	1.40	
		180.50	18.93	17.35	1.58	1.83	0.00												
	P699			17.35	1.58	1.83	20.00	20.0	0.50	50	0.013	231.1	50.0	267	1.36	40.1	231.1	1.37	
	RJ22.4	160.50	18.83	17.25	1.58	1.83	0.00												
	P700			17.25	1.58	1.83	20.00	20.00	0.50	50	0.013	242.7	50.0	267	1.36	44.9	242.7	1.31	
		140.50	18.73	17.15	1.58	1.83	0.00												
	P701			17.15	1.58	1.83	20.00	20.00	0.50	50	0.013	254.2	50.0	267	1.36	49.2	254.2	1.30	
	RJ22.3	120.50	18.63	17.05	1.58	1.83	0.00												
	P702			17.05	1.58	1.83	20.00	20.00	0.60	50	0.013	265.8	50.0	292	1.49	44.9	265.8	1.43	
		100.50	18.53	16.93	1.60	1.85	0.00												
	P703			16.93	1.60	1.85	20.00	20.00	0.60	50	0.013	277.3	50.0	292	1.49	49.0	277.3	1.42	
	RJ22.2	80.50	18.43	16.81	1.62	1.88	0.00												
	P704		0.1	16.71	1.72	1.88	20.00	20.00	0.40	60	0.013	288.9	60.0	388	1.37	40.1	288.9	1.44	
		60.50	18.33	16.63	1.70	1.96	0.00												
	P705			16.63	1.70	1.96	20.00	20.00	0.40	60	0.013	300.4	60.0	388	1.37	41.6	300.4	1.44	
	RJ22.1	40.50	18.23	16.55	1.68	1.94	0.00	ZADNJI JASEK											
	P706		0.45	16.10	2.13	1.94	40.50	40.50	1.00	60	0.013	323.8	60.0	614	2.17	31.1	323.8	2.19	
	ZB22	0.00	16.13	15.70	0.43	0.69	0.00	IZTOK V BAZEN											
				15.70	0.43	0.69						336.0	60.0			37.2			

Legenda:

Z.Š.	ZAPOREDNA ŠTEVILKA
Š.V.	ŠTEVILKA VOZLIŠČA - (ŠTEVILKA JAŠKA)
STAC	STACIONAŽA
K.T.	KOTA TERENA
K.D.C.	KOTA DNA CEVI
G.D.C.	GLOBINA DNA CEVI
L	DOLŽINA ODSEKA KANALA
Id	PADEC KANALA
f	PROFIL
n	MANNINGOV KOEFICIENT HRAPAVOSTI
Q _{MER}	MERODAJNI PRETOK
h _{100%}	VISINA POLNJENJA 100% PREMERA
Q _{100%}	RAČUNSKI PRETOK ZA POLNJENJE CEVI 100%
V _{100%}	HITROST ZA POLNJENJE CEVI 100%

HIDRAVLICNI IZRACUN METEORNE KANALIZACIJE

HC KOPER DRAGONJA

ZS.	S.R.J.	STAC	K.T.	K.D.C.	G.D.C.	G.I.	L _H	L	I _d	φ	n	h100%	Q100%	v100%	v100%	h _M	Q _M	V _M	
		(m)	(m.n.m.)	(m.n.m.)	(m)	(m)	(m)	(m)	(%)	(cm)		(l/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	
KANAL M23																			M
1		1003.39	18.13	16.80	1.33	1.45	0.00												
###	P707			16.80	1.33	1.45	19.98	20.0	0.50	24	0.013	11.2	24.0	37.7	0.83	9.0	11.2	0.73	
2		983.41	18.03	16.70	1.33	1.45	0.00												
###	P708			16.70	1.33	1.45	20.00	20.0	0.50	24	0.013	22.4	24.0	37.7	0.83	13.4	22.4	0.86	
3		963.42	17.93	16.60	1.33	1.45	0.00												
###	P709			16.60	1.33	1.45	19.90	19.9	0.50	24	0.013	33.5	24.0	37.7	0.83	20.3	33.5	0.82	
4		943.51	17.83	16.50	1.33	1.46	0.00												
###	P710		0.05	16.45	1.38	1.46	20.13	20.1	0.50	30	0.013	44.8	30.0	68.4	0.97	18.1	44.8	1.01	
5		923.39	17.73	16.35	1.38	1.51	0.00												
###	P711			16.35	1.38	1.51	19.99	20.0	0.50	30	0.013	56.0	30.0	68.4	0.97	22.2	56.0	1.00	
6		903.39	17.63	16.25	1.38	1.51	0.00												
###	P712			16.25	1.38	1.51	19.97	20.0	0.50	30	0.013	67.2	30.0	68.4	0.97	29.9	67.2	0.95	
7		883.42	17.53	16.15	1.38	1.62	0.00												
###	P713		0.1	16.05	1.48	1.62	19.89	19.9	0.45	40	0.013	78.3	40.0	139.7	1.11	21.6	78.3	1.13	
8		863.53	17.43	15.96	1.47	1.71	0.00												
###	P714			15.96	1.47	1.71	19.91	19.9	0.45	40	0.013	89.5	40.0	139.7	1.11	23.7	89.5	1.16	
9		843.62	17.33	15.87	1.46	1.70	0.00												
###	P715			15.87	1.46	1.70	20.23	20.2	0.45	40	0.013	100.8	40.0	139.7	1.11	26.0	100.8	1.17	
10		823.39	17.23	15.78	1.45	1.69	0.00												
###	P716			15.78	1.45	1.69	20.00	20.0	0.45	40	0.013	112.0	40.0	139.7	1.11	28.8	112.0	1.16	
11		803.39	17.13	15.69	1.44	1.68	0.00												
###	P717			15.69	1.44	1.68	20.00	20.0	0.45	40	0.013	123.2	40.0	139.7	1.11	33.3	123.2	1.10	
12		783.39	17.03	15.60	1.43	1.67	0.00												
###	P718			15.60	1.43	1.67	19.95	20.0	0.45	40	0.013	134.4	40.0	139.7	1.11	39.6	134.4	1.07	
13		763.44	16.93	15.51	1.42	1.67	0.00												
###	P719		0.1	15.41	1.52	1.67	19.99	20.0	0.45	50	0.013	145.6	50.0	253.3	1.29	27.4	145.6	1.32	
	P720	743.45	16.83	15.32	1.51	1.76													
	RJ23.15			15.32	1.51	1.76	20.01	20.0	0.45	50	0.013	156.8	50.0	253.3	1.29	28.9	156.8	1.34	
	P721	723.44	16.73	15.23	1.50	1.75	0.00												
				15.23	1.50	1.75	20.03	20.0	0.50	50	0.013	168.4	50.0	267.0	1.36	29.2	168.4	1.41	
	P722	703.41	16.63	15.13	1.50	1.75	0.00												
				15.13	1.50	1.75	20.00	20.0	0.50	50	0.013	179.9	50.0	267.0	1.36	30.7	179.9	1.42	
	RJ23.14	683.42	16.53	15.03	1.50	1.75	0.00												
	P723			15.03	1.50	1.75	20.00	20.0	0.60	50	0.013	191.5	50.0	292.5	1.49	30.1	191.5	1.55	
	P724	663.42	16.43	14.91	1.52	1.77	0.00												
				14.91	1.52	1.77	20.00	20.0	0.60	50	0.013	203.1	50.0	292.5	1.49	31.5	203.1	1.56	
	RJ23.13	643.42	16.33	14.79	1.54	1.79	0.00												
	P725			14.79	1.54	1.79	20.00	20.00	0.55	50	0.013	214.6	50.0	280.0	1.43	34.4	214.6	1.49	
	P726	623.42	16.23	14.68	1.55	1.80	0.00												
				14.68	1.55	1.80	20.06	20.1	0.55	50	0.013	226.2	50.0	280.0	1.43	36.4	226.2	1.48	
	RJ23.12	603.36	16.13	14.57	1.56	1.81	0.00												
	P727			14.57	1.56	1.81	19.96	19.96	0.55	50	0.013	237.8	50.0	280.0	1.43	38.8	237.8	1.45	
	P728	583.40	16.03	14.46	1.57	1.82	0.00												
				14.46	1.57	1.82	19.98	19.98	0.55	50	0.013	253.0	50.0	280.0	1.43	44.1	253.0	1.38	
	RJ23.11	563.42	15.93	14.35	1.58	1.84	0.00												
	P729		0.1	14.25	1.68	1.84	20.03	20.03	0.50	60	0.013	268.1	60.0	434.2	1.54	34.6	268.1	1.59	
	P730	543.39	15.83	14.15	1.68	1.94	0.00												
				14.15	1.68	1.94	20.19	20.19	0.50	60	0.013	283.5	60.0	434.2	1.54	36.0	283.5	1.60	
	RJ23.10	523.20	15.73	14.05	1.68	1.94	0.00												
	P731			14.05	1.68	1.94	19.81	19.81	0.50	60	0.013	298.5	60.0	434.2	1.54	37.5	298.5	1.61	
	P732	503.39	15.63	13.95	1.68	1.94	0.00												
				13.95	1.68	1.94	20.00	20.00	0.50	60	0.013	313.7	60.0	434.2	1.54	39.1	313.7	1.61	
	RJ23.9	483.39	15.53	13.85	1.68	1.94	0.00												
	P733			13.85	1.68	1.94	20.00	20.00	0.45	60	0.013	328.8	60.0	411.9	1.46	43.0	328.8	1.52	
	P734	463.39	15.43	13.76	1.67	1.93	0.00												
				13.76	1.67	1.93	20.00	20.00	0.45	60	0.013	344.0	60.0	411.9	1.46	45.5	344.0	1.50	
	RJ23.8	443.39	15.33	13.67	1.66	1.92	0.00												
	P735			13.67	1.66	1.92	19.97	19.97	0.50	60	0.013	359.2	60.0	434.2	1.54	44.9	359.2	1.58	
	P736	423.42	15.23	13.57	1.66	1.92	0.00												
				13.57	1.66	1.92	20.00	20.00	0.50	60	0.013	374.3	60.0	434.2	1.54	47.8	374.3	1.55	
	RJ23.7	403.42	15.13	13.47	1.66	1.92	0.00												
	P737			13.47	1.66	1.92	20.03	20.03	0.50	60	0.013	389.5	60.0	434.2	1.54	52.0	389.5	1.50	
	P738	383.39	15.03	13.37	1.66	1.92	0.00												
				13.37	1.66	1.92	20.03	20.03	0.50	60	0.013	404.7	60.0	434.2	1.54	57.5	404.7	1.45	
	P739	363.37	14.93	13.27	1.66	1.92	0.00												
				13.27	1.66	1.92	19.97	19.97	0.50	60	0.013	419.9	60.0	434.2	1.54	59.6	419.9	1.49	
	RJ23.6	343.40	14.83	13.17	1.66	1.93	0.00												
	P740		0.1	13.07	1.76	1.93	20.00	20.00	0.52	70	0.013	435.1	70.0	667.9	1.74	41.9	435.1	1.81	
	P741	323.40	14.73	12.97	1.76	2.03	0.00												
				12.97	1.76	2.03	20.00	20.00	0.52	70	0.013	450.2	70.0	667.9	1.74	43.0	450.2	1.81	
		303.40	14.63	12.86	1.77	2.04	0.00												

ZS.	S.R.J.	STAC	K.T.	K.D.C.	G.D.C.	G.I.	L _H	L	l _d	φ	n	h _{100%}	Q _{100%}	v _{100%}	v _{100%}	h _M	Q _M	V _M
		(m)	(m.n.m.)	(m.n.m.)	(m)	(m)	(m)	(m)	(%)	(cm)		(l/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)
	P742			12.86	1.77	2.04	20.00	20.00	0.52	70	0.013	465.4	70.0	667.9	1.74	44.2	465.4	1.82
	RJ23.5	283.40	14.53	12.76	1.77	2.04	0.00											
	P743			12.76	1.77	2.04	20.00	20.00	0.52	70	0.013	480.6	70.0	667.9	1.74	45.4	480.6	1.82
	P744	263.40	14.43	12.65	1.78	2.05	0.0000											
	P745			12.65	1.78	2.05	20.00	20.00	0.52	70	0.013	495.8	70.0	667.9	1.74	46.7	495.8	1.82
	P746	243.40	14.33	12.55	1.78	2.05	0.0000											
	P747			12.55	1.78	2.05	20.47	20.47	0.52	70	0.013	511.3	70.0	667.9	1.74	48.0	511.3	1.82
	RJ23.4	222.92	14.23	12.44	1.79	2.06	0.00											
	P748			12.44	1.79	2.06	19.53	19.53	0.50	70	0.013	526.1	70.0	654.9	1.70	50.6	526.1	1.77
	P749	203.40	14.13	12.35	1.78	2.05	0.00											
	P750			12.35	1.78	2.05	20.00	20.00	0.50	70	0.013	541.3	70.0	654.9	1.70	52.3	541.3	1.75
###	P751	183.40	14.03	12.25	1.78	2.05	0.00											
###	P752			12.25	1.78	2.05	20.00	20.00	0.50	70	0.013	556.4	70.0	654.9	1.70	54.4	556.4	1.73
1	RJ23.3	163.40	13.93	12.15	1.78	2.06	0.00											
###	P753		0.1	12.05	1.88	2.06	19.97	19.97	0.30	80	0.013	571.6	80.0	728.7	1.45	56.3	571.6	1.51
2	P754	143.42	13.84	11.99	1.85	2.13	0.00											
###	P755			11.99	1.85	2.13	20.03	20.03	0.30	80	0.013	586.8	80.0	728.7	1.45	58.0	586.8	1.50
3	P756	123.40	13.76	11.92	1.84	2.12	0.00											
###	P757			11.92	1.84	2.12	20.00	20.00	0.30	80	0.013	598.6	80.0	728.7	1.45	59.4	598.6	1.50
4	RJ23.2	103.40	13.69	11.86	1.83	2.11	0.00											
###	P758			11.86	1.83	2.11	20.00	20.00	0.30	80	0.013	610.4	80.0	728.7	1.45	60.9	610.4	1.49
5	P759	83.40	13.62	11.80	1.82	2.10	0.00											
###	P760			11.80	1.82	2.10	20.00	20.00	0.30	80	0.013	622.2	80.0	728.7	1.45	62.7	622.2	1.47
6	P761	63.40	13.55	11.74	1.81	2.09	0.00											
###	P762			11.74	1.81	2.09	30.40	30.40	0.30	80	0.013	640.1	80.0	728.7	1.45	66.0	640.1	1.44
7	RJ23.1	33.00	13.48	11.65	1.83	2.11	0.00	ZADNJI JAŠEK										
###	P763			11.65	1.83	2.11	33.00	41.00	0.70	80	0.013	659.6	80.0	1104.0	2.20	45.0	659.6	2.26
8	ZB23	0.00	11.38	10.82	0.56	0.84		IZTOK V BAZEN										
###				10.82	0.56	0.84						80.0				45.6		

Legenda:

Z.Š.	ZAPOREDNA ŠTEVILKA
Š.V.	ŠTEVILKA VOZLIŠČA - (ŠTEVILKA JAŠKA)
STAC	STACIONAŽA
K.T.	KOTA TERENA
K.D.C.	KOTA DNA CEVI
G.D.C.	GLOBINA DNA CEVI
L	DOLŽINA ODSEKA KANALA
l _d	PADEC KANALA
f	PROFIL
n	MANNINGOV KOEFICIENT HRAPAVOSTI
Q _{MER}	MERODAJNI PRETOK
h _{100%}	VIŠINA POLNJENJA 100% PREMERA
Q _{100%}	RACUNSKI PRETOK ZA POLNJENJE CEVI 100%
v _{100%}	HITROST ZA POLNJENJE CEVI 100%

HIDRAVLICNI IZRACUN METEORNE KANALIZACIJE

HC KOPER-DRAGONJA

ZS.	S.R.J.	STAC	K.T.	K.D.C.	G.D.C.	G.I.	L _H	L	l _d	φ	n	Q _{MER}	h _{100%}	Q _{100%}	v _{100%}	h _M	Q _M	V _M	
		(m)	(m.n.m.)	(m.n.m.)	(m)	(m)	(m)	(m)	(%)	(cm)		(l/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	
KANAL 24												M							
1	P791	563.12	14.64	13.40	1.24	1.36													
				13.39	1.25	1.36	3.87	3.9	0.15	23	0.013	2.7	23.0	18	0.4	5.9	2.7	0.32	
2	### P790	559.25	14.65	13.38	1.27	1.39	0.00												
				13.38	1.27	1.39	20.00	20.0	0.15	23	0.013	16.4	23.0	18	0.44	19.4	16.4	0.44	
3	RJ24.11	539.25	14.69	13.35	1.34	1.47	0.00												
	### P789		0.05	13.30	1.39	1.47	20.00	20.0	0.22	30	0.013	30.1	30.0	45	0.64	18.2	30.1	0.67	
4	### P788	519.26	14.7	13.26	1.44	1.57	0.00												
				13.26	1.44	1.57	19.99	20.0	0.22	30	0.013	43.8	30.0	45	0.64	29.8	43.8	0.62	
5	RJ24.10	499.26	14.7	13.22	1.48	1.72	0.00												
	### P787		0.1	13.12	1.58	1.72	20.00	20.0	0.15	40	0.013	57.5	40.0	81	0.64	25.7	57.5	0.67	
6	### P786	479.27	14.69	13.09	1.60	1.84	0.00												
				13.09	1.60	1.84	20.00	20.0	0.15	40	0.013	71.2	40.0	81	0.64	33.3	71.2	0.64	
7	RJ24.9	459.27	14.66	13.06	1.60	1.85	0.00												
	### P785		0.1	12.96	1.70	1.85	19.99	20.0	0.15	50	0.013	84.9	50.0	146	0.74	27.6	84.9	0.76	
8	### P784	439.28	14.61	12.93	1.68	1.93	0.00												
				12.93	1.68	1.93	20.00	20.0	0.15	50	0.013	98.6	50.0	146	0.74	30.8	98.6	0.78	
9	### P783	419.29	14.55	12.90	1.65	1.90	0.00												
				12.90	1.65	1.90	20.00	20.0	0.15	50	0.013	112.3	50.0	146	0.74	34.4	112.3	0.78	
	RJ24.8	399.29	14.49	12.87	1.62	1.87	0.00												
	P782			12.87	1.62	1.87	20.00	20.0	0.25	50	0.013	126.0	50.0	189	0.96	30.5	126.0	1.00	
	P781	379.30	14.43	12.82	1.61	1.86	0.00												
				12.82	1.61	1.86	20.00	20.0	0.25	50	0.013	138.0	50.0	189	0.96	32.9	138.0	1.01	
	P780	359.30	14.37	12.77	1.60	1.85	0.00												
				12.77	1.60	1.85	20.00	20.0	0.25	50	0.013	150.0	50.0	189	0.96	35.7	150.0	1.00	
	RJ24.7	339.30	14.31	12.72	1.59	1.84	0.00												
	P779			12.72	1.59	1.84	20.00	20.0	0.30	50	0.013	162.0	50.0	207	1.05	35.1	162.0	1.10	
	P778	319.30	14.25	12.66	1.59	1.84	0.00												
				12.66	1.59	1.84	20.00	20.0	0.30	50	0.013	174.0	50.0	207	1.05	38.3	174.0	1.08	
	P777	299.30	14.19	12.60	1.59	1.84	0.00												
				12.60	1.59	1.84	20.00	20.0	0.30	50	0.013	186.0	50.0	207	1.05	43.6	186.0	1.02	
	RJ24.6	279.30	14.13	12.54	1.59	1.85	0.00												
	P776		0.1	12.44	1.69	1.85	20.00	20.0	0.30	60	0.013	199.3	60.0	336	1.19	33.6	199.3	1.22	
	P775	259.30	14.07	12.38	1.69	1.95	0.00												
				12.38	1.69	1.95	20.00	20.0	0.30	60	0.013	212.7	60.0	336	1.19	35.2	212.7	1.23	
	P774	239.30	14.01	12.32	1.69	1.95	0.00												
				12.32	1.69	1.95	20.00	20.0	0.30	60	0.013	226.0	60.0	336	1.19	36.8	226.0	1.24	
	RJ24.5	219.30	13.95	12.26	1.69	1.95	0.00												
	P773			12.26	1.69	1.95	20.00	20.0	0.30	60	0.013	249.0	60.0	336	1.19	39.9	249.0	1.25	
	P772	199.31	13.89	12.20	1.69	1.95	0.00												
				12.20	1.69	1.95	20.00	20.0	0.30	60	0.013	272.0	60.0	336	1.19	43.7	272.0	1.23	
	P771	179.31	13.83	12.14	1.69	1.95	0.00												
				12.14	1.69	1.95	20.00	20.0	0.30	60	0.013	289.6	60.0	336	1.19	47.7	289.6	1.20	
	RJ24.4	159.31	13.77	12.08	1.69	1.95	0.00												
	P770			12.08	1.69	1.95	20.00	20.0	0.30	60	0.013	307.1	60.0	336	1.19	54.7	307.1	1.14	
	P769	139.31	13.71	12.02	1.69	1.95	0.00												
				12.02	1.69	1.95	20.00	20.0	0.30	60	0.013	324.7	60.0	336	1.19	59.5	324.7	1.15	
	RJ24.3	119.31	13.65	11.96	1.69	1.96	0.00												
	P768		0.1	11.86	1.79	1.96	20.00	20.0	0.30	70	0.013	342.3	70.0	507	1.32	43.1	342.3	1.38	
	P767	99.32	13.59	11.80	1.79	2.06	0.00												
				11.80	1.79	2.06	20.00	20.0	0.30	70	0.013	359.8	70.0	507	1.32	44.9	359.8	1.38	
	P766	79.32	13.53	11.74	1.79	2.06	0.00												
				11.74	1.79	2.06	20.00	20.0	0.30	70	0.013	377.4	70.0	507	1.32	46.8	377.4	1.38	
	RJ24.2	59.32	13.48	11.68	1.80	2.07	0.00												
	P765			11.68	1.80	2.07	20.22	20.2	0.30	70	0.013	395.2	70.0	507	1.32	48.9	395.2	1.38	
	P764	39.10	13.48	11.62	1.86	2.13	0.00												
				11.62	1.86	2.13	11.30	11.3	0.30	70	0.013	405.1	70.0	507	1.32	50.2	405.1	1.37	
	RJ24.1	27.80	13.48	11.58	1.90	2.17	0.00	ZADNJI JAŠEK											
	P763+8.7m		0.2	11.38	2.10	2.17	27.80	27.8	0.30	70	0.013	429.5	70.0	507	1.32	54.1	429.5	1.34	
	ZB24	0.00	11.5	11.01	0.49	0.76	0.00	IZTOK V BAZEN											
				11.01	0.49	0.76							70.0			45.9			

Legenda:

Z.Š.	ZAPOREDNA ŠTEVILKA
Š.V.	ŠTEVILKA VOZLIŠČA - (ŠTEVILKA JAŠKA)
STAC	STACIONAŽA
K.T.	KOTA TERENA
K.D.C.	KOTA DNA CEVI
G.D.C.	GLOBINA DNA CEVI
L	DOLŽINA ODSEKA KANALA
ld	PADEC KANALA
f	PROFIL
n	MANNINGOV KOEFICIENT HRAPAVOSTI
Q _{MER}	MERODAJNI PRETOK
h _{100%}	VISINA POLNJENJA 100% PREMERA
Q _{100%}	RAČUNSKI PRETOK ZA POLNJENJE CEVI 100%
V _{100%}	HITROST ZA POLNJENJE CEVI 100%

HIDRAVLICNI IZRACUN METEORNE KANALIZACIJE

HC KOPER DRAGONJA

ZS.	S.R.J.	STAC	K.T.	K.D.C.	G.D.C.	G.I.	L _H	L	I _d	φ	n	Q _{MER}	h _{100%}	Q _{100%}	v _{100%}	h _M	Q _M	V _M
		(m)	(m.n.m.)	(m.n.m.)	(m)	(m)	(m)	(m)	(%)	(cm)		(l/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)	(cm)	(l/s)	(m/s)
KANAL M24.1																		
1	RJ24.1.4	128.70	13.42	12.08	1.34	1.47	0.00											
###	P757			12.08	1.34	1.47	19.98	20.0	0.18	30	0.013	17.0	29.7	39.9	0.58	13.5	17.0	0.55
2		108.72	13.4	12.04	1.36	1.49	0.00											
###	P758			12.04	1.36	1.49	20.00	20.0	0.18	30	0.013	34.0	29.7	39.9	0.58	23.1	34.0	0.59
3	RJ24.1.3	88.73	13.39	12.01	1.38	1.62	0.00											
###	P759		0.1	11.91	1.48	1.62	19.90	19.9	0.18	40	0.013	50.9	40.0	88.4	0.70	22.0	50.9	0.72
4		68.82	13.38	11.87	1.51	1.75	0.00											
###	P760			11.87	1.51	1.75	20.13	20.1	0.18	40	0.013	68.0	40.0	88.4	0.70	27.6	68.0	0.74
5	RJ24.1.2	48.69	13.38	11.84	1.54	1.79	0.00											
###	P761		0.1	11.74	1.64	1.79	19.99	20.0	0.18	50	0.013	85.0	50.0	160.2	0.82	26.0	85.0	0.82
6		28.70	13.4	11.70	1.70	1.95	0.00											
###	P762			11.70	1.70	1.95	28.70	28.7	0.18	50	0.013	109.4	50.0	160.2	0.82	31.1	109.4	0.85
7	RJ24.1	0.00	13.42	11.65	1.77	2.02	0.00											
###	P763+8.7m			11.65	1.77	2.02						133.8						

Legenda:

Z.S.	ZAPOREDNA ŠTEVILKA
Š.V.	ŠTEVILKA VOZLIŠČA - (ŠTEVILKA JAŠKA)
STAC	STACIONAŽA
K.T.	KOTA TERENA
K.D.C.	KOTA DNA CEVI
G.D.C.	GLOBINA DNA CEVI
L	DOLŽINA ODSEKA KANALA
I _d	PADEC KANALA
f	PROFIL
n	MANNINGOV KOEFICIENT HRPAVOSTI
Q _{MER}	MERODAJNI PRETOK
h _{100%}	VISINA POLNJENJA 100% PREMERA
Q _{100%}	RAČUNSKI PRETOK ZA POLNJENJE CEVI 100%
V _{100%}	HITROST ZA POLNJENJE CEVI 100%

HIDRAVLICNI IZRACUN POŽIRALNIKOV					
HC KOPER DRAGONJA					
POZICIJA POŽIRALNIKA: HC 2 VOZNA PASA					
IZBRANO: REŠETKA					
IZRAČUN VTOKA NA REŠETKI V NAKLONU V NASIPU - NALIV T=5 LET					
1	T	=	5,00	let	POVRATNA DOBA NALIVA
2	q _s	=	556,00	(l/s/m')	SPECIFIČNI NALIV
3	φ	=	0,79		KOEFICIENT ODTOKA
4	B _p	=	10,50	(m')	POVPREČNA ŠIRINA PRISPEVNE POVRŠINE
5	L _p	=	30,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
6	T _{kr}	=	PREMA		TIP VERTIKALNE ZAOKROŽITVE
7	Q _{WNP}	=	0,01	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
8	Q _w	=	13,92	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
9	S _x	=	0,00	(m/m)	PREČNI NAKLON CESTE
10	S _w	=	0,15	(m/m)	PREČNI NAKLON KORITNICE
11	S _L	=	0,003	(m/m)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
12	T _s	=	0,63	(m)	ŠIRINA VODNEGA TOKA V KORITNICI
13	Q _{SW}	=	13,92	(l/s)	PRETOK V KORITNICI (KONSTANTEN NAKLON)
14	Q _I	=	13,91	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
15	E	=	1,00		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	30,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,01	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	13,92	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,300	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	13,91	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	1,00		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	30,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,36	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	14,27	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,500	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	13,91	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,97		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	30,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	2,00	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	15,91	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	1,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	13,79	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,87		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	30,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	6,00	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	19,91	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	3,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	13,87	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,70		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	30,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	10,50	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	24,41	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	5,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	13,93	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,57		UČINKOVITOST REŠETKE

HIDRAVLICNI IZRACUN POŽIRALNIKOV					
HC KOPER DRAGONJA					
POZICIJA POŽIRALNIKA: HC 2 VOZNA PASA					
IZBRANO: REŠETKA					
IZRACUN VTOKA NA REŠETKI V NAKLONU V NASIPU - NALIV T=20 LET					
1	T	=	20,00	let	POVRATNA DOBA NALIVA
2	q _s	=	854,00	(l/s/m')	SPECIFIČNI NALIV
3	φ	=	0,79		KOEFICIENT ODTOKA
4	B _p	=	10,50	(m')	POVPREČNA ŠIRINA PRISPEVNE POVRŠINE
5	L _p	=	20,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
6	T _{kr}	=	PREMA		TIP VERTIKALNE ZAOKROŽITVE
7	Q _{WNP}	=	0,15	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
8	Q _w	=	14,39	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
9	S _x	=	0,00	(m/m)	PREČNI NAKLON CESTE
10	S _w	=	0,15	(m/m)	PREČNI NAKLON KORITNICE
11	S _L	=	0,003	(m/m)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
12	T _s	=	0,63	(m)	ŠIRINA VODNEGA TOKA V KORITNICI
13	Q _{sw}	=	14,40	(l/s)	PRETOK V KORITNICI (KONSTANTEN NAKLON)
14	Q _I	=	14,40	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
15	E	=	1,00		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	20,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,15	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	14,39	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,300	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	14,40	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	1,00		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	20,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,40	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	14,64	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,500	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	14,26	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,97		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	20,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	2,25	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	16,49	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	1,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	14,25	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,86		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	20,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	6,40	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	20,64	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	3,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	14,30	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,69		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	20,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	10,90	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	25,14	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	5,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	14,25	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,57		UČINKOVITOST REŠETKE

HIDRAVLICNI IZRACUN POŽIRALNIKOV					
HC KOPER DRAGONJA					
POZICIJA POŽIRALNIKA: HC 2 VOZNA PASA					
IZBRANO: REŠETKA					
IZRACUN VTOKA NA REŠETKI V NAKLONU V NASIPU - NALIV T=50 LET					
1	T	=	50,00	let	POVRATNA DOBA NALIVA
2	q _s	=	1074,00	(l/s/m')	SPECIFIČNI NALIV
3	φ	=	0,79		KOEFICIENT ODTOKA
4	B _p	=	10,50	(m')	POVPREČNA ŠIRINA PRISPEVNE POVRŠINE
5	L _p	=	15,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
6	T _{kr}	=	PREMA		TIP VERTIKALNE ZAOKROŽITVE
7	Q _{WNP}	=	0,28	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
8	Q _w	=	13,72	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
9	S _x	=	0,03	(m/m)	PREČNI NAKLON CESTE
10	S _w	=	0,15	(m/m)	PREČNI NAKLON KORITNICE
11	S _L	=	0,002	(m/m)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
12	T _s	=	0,73	(m)	ŠIRINA VODNEGA TOKA V KORITNICI
13	Q _{sw}	=	13,72	(l/s)	PRETOK V KORITNICI (KONSTANTEN NAKLON)
14	Q _I	=	13,46	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
15	E	=	0,99		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	15,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,28	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	13,72	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,150	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	13,46	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,99		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	15,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,20	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	13,64	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,200	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	13,45	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,99		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	15,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,10	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	13,54	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,300	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	13,42	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,99		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	15,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,40	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	13,84	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,500	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	13,46	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,97		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	15,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	2,05	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	15,49	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	1,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	13,45	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,87		UČINKOVITOST REŠETKE

HIDRAVLICNI IZRACUN POŽIRALNIKOV					
HC KOPER DRAGONJA					
POZICIJA POŽIRALNIKA: HC 2 VOZNA PASA +PAS ZA POČASNA VOZILA					
IZBRANO: REŠETKA					
IZRAČUN VTOKA NA REŠETKI V NAKLONU V NASIPU - NALIV T=5 LET					
1	T	=	5,00	let	POVRATNA DOBA NALIVA
2	q _s	=	556,00	(l/s/m')	SPECIFIČNI NALIV
3	φ	=	0,84		KOEFICIENT ODTOKA
4	B _p	=	13,05	(m')	POVPREČNA ŠIRINA PRISPEVNE POVRŠINE
5	L _p	=	22,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
6	T _{kr}	=	PREMA		TIP VERTIKALNE ZAOKROŽITVE
7	Q _{WNP}	=	0,10	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
8	Q _w	=	13,87	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
9	S _x	=	0,03	(m/m)	PREČNI NAKLON CESTE
10	S _w	=	0,15	(m/m)	PREČNI NAKLON KORITNICE
11	S _L	=	0,003	(m/m)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
12	T _s	=	0,63	(m)	ŠIRINA VODNEGA TOKA V KORITNICI
13	Q _{sw}	=	13,87	(l/s)	PRETOK V KORITNICI (KONSTANTEN NAKLON)
14	Q _I	=	13,75	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
15	E	=	0,99		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	22,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,10	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	13,87	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,300	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	13,75	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,99		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	22,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,30	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	14,07	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,500	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	13,68	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,97		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	22,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	2,00	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	15,77	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	1,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	13,67	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,87		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	22,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	6,00	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	19,77	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	3,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	13,79	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,70		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	22,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	10,00	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	23,77	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	5,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	13,66	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,57		UČINKOVITOST REŠETKE

HIDRAVLICNI IZRACUN POŽIRALNIKOV					
HC KOPER DRAGONJA					
POZICIJA POŽIRALNIKA: HC 2 VOZNA PASA +PAS ZA POČASNA VOZILA					
IZBRANO: REŠETKA					
IZRAČUN VTOKA NA REŠETKI V NAKLONU V NASIPU - NALIV T=5 LET					
1	T	=	20,00	let	POVRATNA DOBA NALIVA
2	q _s	=	854,00	(l/s/m')	SPECIFIČNI NALIV
3	φ	=	0,84		KOEFICIENT ODTOKA
4	B _p	=	13,05	(m')	POVPREČNA ŠIRINA PRISPEVNE POVRŠINE
5	L _p	=	15,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
6	T _{kr}	=	PREMA		TIP VERTIKALNE ZAOKROŽITVE
7	Q _{WNP}	=	0,10	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
8	Q _w	=	14,20	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
9	S _x	=	0,03	(m/m)	PREČNI NAKLON CESTE
10	S _w	=	0,15	(m/m)	PREČNI NAKLON KORITNICE
11	S _L	=	0,003	(m/m)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
12	T _s	=	0,63	(m)	ŠIRINA VODNEGA TOKA V KORITNICI
13	Q _{sw}	=	14,20	(l/s)	PRETOK V KORITNICI (KONSTANTEN NAKLON)
14	Q _I	=	14,07	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
15	E	=	0,99		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	15,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,10	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	14,20	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,300	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	14,07	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,99		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	15,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,45	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	14,55	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,500	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	14,12	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,97		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	15,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	2,00	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	16,10	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	1,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	13,94	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,87		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	15,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	6,00	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	20,10	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	3,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	13,98	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,70		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	15,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	10,00	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	24,10	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	5,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	13,80	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,57		UČINKOVITOST REŠETKE

HIDRAVLICNI IZRACUN POŽIRALNIKOV					
HC KOPER DRAGONJA					
POZICIJA POŽIRALNIKA: HC 2 VOZNA PASA +PAS ZA POČASNA VOZILA					
IZBRANO: REŠETKA					
IZRAČUN VTOKA NA REŠETKI V NAKLONU V DEPRESIJI - NALIV T=50 LET					
1	T	=	50,00	let	POVRATNA DOBA NALIVA
2	q _s	=	1074,00	(l/s/m')	SPECIFIČNI NALIV
3	φ	=	0,84		KOEFICIENT ODTOKA
4	B _p	=	13,05	(m')	POVPREČNA ŠIRINA PRISPEVNE POVRŠINE
5	L _p	=	12,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
6	T _{kr}	=	PREMA		TIP VERTIKALNE ZAOKROŽITVE
7	Q _{WNP}	=	0,36	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
8	Q _w	=	15,13	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
9	S _x	=	0,03	(m/m)	PREČNI NAKLON CESTE
10	S _w	=	0,15	(m/m)	PREČNI NAKLON KORITNICE
11	S _L	=	0,002	(m/m)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
12	T _s	=	0,75	(m)	ŠIRINA VODNEGA TOKA V KORITNICI
13	Q _{sw}	=	15,13	(l/s)	PRETOK V KORITNICI (KONSTANTEN NAKLON)
14	Q _I	=	14,78	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
15	E	=	0,98		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	12,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,36	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	15,13	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,150	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	14,78	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,98		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	12,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,20	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	14,97	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,200	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	14,72	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,99		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	12,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,15	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	14,92	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,300	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	14,78	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,87		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	12,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,50	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	15,27	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,500	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	14,78	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,97		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	12,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	2,40	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	17,17	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	1,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	14,78	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,86		UČINKOVITOST REŠETKE

HIDRAVLICNI IZRACUN POŽIRALNIKOV					
HC KOPER DRAGONJA					
POZICIJA POŽIRALNIKA: HC 2 VOZNA PASA +PAS ZA POČASNA VOZILA + ODCEP					
IZBRANO: REŠETKA					
IZRAČUN VTOKA NA REŠETKI V NAKLONU V NASIPU; T=5 LET					
1	T	=	5,00	let	POVRATNA DOBA NALIVA
2	q _s	=	556,00	(l/s/m')	SPECIFIČNI NALIV
3	φ	=	0,86		KOEFICIENT ODTOKA
4	B _p	=	17,00	(m')	POVPREČNA ŠIRINA PRISPEVNE POVRŠINE
5	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
6	T _{kr}	=	PREMA		TIP VERTIKALNE ZAOKROŽITVE
7	Q _{WNP}	=	0,10	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
8	Q _w	=	14,27	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
9	S _x	=	0,03	(m/m)	PREČNI NAKLON CESTE
10	S _w	=	0,15	(m/m)	PREČNI NAKLON KORITNICE
11	S _L	=	0,003	(m/m)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
12	T _s	=	0,63	(m)	ŠIRINA VODNEGA TOKA V KORITNICI
13	Q _{sw}	=	14,26	(l/s)	PRETOK V KORITNICI (KONSTANTEN NAKLON)
14	Q _I	=	14,13	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
15	E	=	0,99		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,10	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	14,27	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,300	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	14,13	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,99		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,50	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	14,67	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,500	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	14,23	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,97		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	2,00	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	16,17	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	1,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	13,99	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,87		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	6,00	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	20,17	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	3,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	14,02	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,70		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	10,00	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	24,17	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	5,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	13,84	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,57		UČINKOVITOST REŠETKE

HIDRAVLICNI IZRACUN POŽIRALNIKOV					
HC KOPER DRAGONJA					
POZICIJA POŽIRALNIKA: HC 2 VOZNA PASA +PAS ZA POČASNA VOZILA + ODCEP					
IZBRANO: REŠETKA					
IZRAČUN VTOKA NA REŠETKI V NAKLONU V USEKU; T=20 LET					
1	T	=	20,00	let	POVRATNA DOBA NALIVA
2	q _s	=	854,00	(l/s/m')	SPECIFIČNI NALIV
3	φ	=	0,86		KOEFICIENT ODTOKA
4	B _p	=	17,00	(m')	POVPREČNA ŠIRINA PRISPEVNE POVRŠINE
5	L _p	=	10,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
6	T _{kr}	=	PREMA		TIP VERTIKALNE ZAOKROŽITVE
7	Q _{WNP}	=	0,10	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
8	Q _w	=	12,53	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
9	S _x	=	0,03	(m/m)	PREČNI NAKLON CESTE
10	S _w	=	0,15	(m/m)	PREČNI NAKLON KORITNICE
11	S _L	=	0,003	(m/m)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
12	T _s	=	0,60	(m)	ŠIRINA VODNEGA TOKA V KORITNICI
13	Q _{sw}	=	12,53	(l/s)	PRETOK V KORITNICI (KONSTANTEN NAKLON)
14	Q _I	=	12,45	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
15	E	=	1,00		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	10,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,10	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	12,53	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,300	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	12,45	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	1,00		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	10,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,30	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	12,73	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,500	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	12,45	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,98		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	10,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	1,75	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	14,18	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	1,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	12,41	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,87		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	10,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	4,90	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	17,33	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	3,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	12,35	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,71		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	10,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	8,50	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	20,93	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	5,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	12,42	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,59		UČINKOVITOST REŠETKE

HIDRAVLICNI IZRACUN POŽIRALNIKOV					
HC KOPER DRAGONJA					
POZICIJA POŽIRALNIKA: HC 2 VOZNA PASA +PAS ZA POČASNA VOZILA + ODCEP					
IZBRANO: REŠETKA					
IZRAČUN VTOKA NA REŠETKI V NAKLONU V DEPRESIJI; T=50 LET					
1	T	=	50,00	let	POVRATNA DOBA NALIVA
2	q _s	=	1074,00	(l/s/m')	SPECIFIČNI NALIV
3	φ	=	0,86		KOEFICIENT ODTOKA
4	B _p	=	17,00	(m')	POVPREČNA ŠIRINA PRISPEVNE POVRŠINE
5	L _p	=	8,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
6	T _{kr}	=	PREMA		TIP VERTIKALNE ZAOKROŽITVE
7	Q _{WNP}	=	0,22	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
8	Q _w	=	12,73	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
9	S _x	=	0,03	(m/m)	PREČNI NAKLON CESTE
10	S _w	=	0,15	(m/m)	PREČNI NAKLON KORITNICE
11	S _L	=	0,002	(m/m)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
12	T _s	=	0,71	(m)	ŠIRINA VODNEGA TOKA V KORITNICI
13	Q _{sw}	=	12,73	(l/s)	PRETOK V KORITNICI (KONSTANTEN NAKLON)
14	Q _I	=	12,52	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
15	E	=	0,99		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	8,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,22	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	12,73	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,150	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	12,52	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,99		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	8,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,15	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	12,66	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,200	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	12,51	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,99		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	8,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,10	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	12,61	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,300	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	12,53	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,99		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	8,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,35	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	12,86	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,500	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	12,56	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,98		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	8,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	2,00	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	14,51	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	1,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	12,67	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,87		UČINKOVITOST REŠETKE

HIDRAVLICNI IZRACUN POŽIRALNIKOV					
HC KOPER DRAGONJA					
POZICIJA POŽIRALNIKA: GC 2 VOZNA PASA + PODPORNİ ZID					
IZBRANO: REŠETKA					
IZRAČUN VTOKA NA REŠETKI V NAKLONU V NAKLONU; T=2 LET					
1	T	=	2,00	let	POVRATNA DOBA NALIVA
2	q _s	=	312,00	(l/s/m')	SPECIFIČNI NALIV
3	φ	=	0,85		KOEFICIENT ODTOKA
4	B _p	=	13,15	(m')	POVPREČNA ŠIRINA PRISPEVNE POVRŠINE
5	L _p	=	30,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
6	T _{kr}	=	PREMA		TIP VERTIKALNE ZAOKROŽITVE
7	Q _{WNP}	=	0,40	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
8	Q _w	=	10,92	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
9	S _x	=	0,03	(m/m)	PREČNI NAKLON CESTE
10	S _w	=	0,15	(m/m)	PREČNI NAKLON KORITNICE
11	S _L	=	0,003	(m/m)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
12	T _s	=	0,50	(m)	ŠIRINA VODNEGA TOKA V KORITNICI
13	Q _{SW}	=	10,92	(l/s)	PRETOK V KORITNICI (KONSTANTEN NAKLON)
14	Q _I	=	10,52	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
15	E	=	0,95		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	30,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,40	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	10,92	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,300	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	10,52	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,95		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	30,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,15	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	10,67	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,500	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	10,52	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,99		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	30,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	1,50	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	12,02	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	1,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	10,65	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,89		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	30,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	3,90	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	14,42	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	3,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	10,56	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,73		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	30,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	6,00	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	16,52	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	5,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	10,33	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,63		UČINKOVITOST REŠETKE

HIDRAVLICNI IZRACUN POŽIRALNIKOV					
HC KOPER DRAGONJA					
POZICIJA POŽIRALNIKA: GC 2 VOZNA PASA + PODPORNİ ZID					
IZBRANO: REŠETKA					
IZRACUN VTOKA NA REŠETKI V NAKLONU V USEKU; T=10 LET					
1	T	=	10,00	let	POVRATNA DOBA NALIVA
2	q _s	=	718,00	(l/s/m')	SPECIFIČNI NALIV
3	φ	=	0,85		KOEFICIENT ODTOKA
4	B _p	=	13,15	(m')	POVPREČNA ŠIRINA PRISPEVNE POVRŠINE
5	L _p	=	15,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
6	T _{kr}	=	PREMA		TIP VERTIKALNE ZAOKROŽITVE
7	Q _{WNP}	=	0,70	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
8	Q _w	=	12,80	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
9	S _x	=	0,03	(m/m)	PREČNI NAKLON CESTE
10	S _w	=	0,15	(m/m)	PREČNI NAKLON KORITNICE
11	S _L	=	0,003	(m/m)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
12	T _s	=	0,50	(m)	ŠIRINA VODNEGA TOKA V KORITNICI
13	Q _{sw}	=	12,80	(l/s)	PRETOK V KORITNICI (KONSTANTEN NAKLON)
14	Q _I	=	12,03	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
15	E	=	0,89		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	15,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,70	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	12,80	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,300	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	12,03	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,89		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	15,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,40	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	12,50	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,500	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	12,15	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,97		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	15,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	1,50	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	13,60	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	1,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	11,94	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,88		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	15,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	4,60	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	16,70	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	3,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	11,97	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,72		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	15,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	8,00	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	20,10	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	5,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	12,04	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,60		UČINKOVITOST REŠETKE

HIDRAVLICNI IZRAČUN POŽIRALNIKOV					
HC KOPER DRAGONJA					
POZICIJA POŽIRALNIKA: GC 2 VOZNA PASA + PODPORNİ ZID					
IZBRANO: REŠETKA					
IZRAČUN VTOKA NA REŠETKI V NAKLONU V DEPRESIJI; T=20 LET					
1	T	=	20,00	let	POVRATNA DOBA NALIVA
2	q _s	=	854,00	(l/s/m')	SPECIFIČNI NALIV
3	φ	=	0,85		KOEFICIENŦ ODTOKA
4	B _p	=	13,15	(m')	POVPREČNA ŠIRINA PRISPEVNE POVRŠINE
5	L _p	=	12,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
6	T _{kr}	=	PREMA		TIP VERTIKALNE ZAOKROŽITVE
7	Q _{WNP}	=	0,75	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
8	Q _W	=	12,74	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
9	S _X	=	0,03	(m/m)	PREČNI NAKLON CESTE
10	S _W	=	0,15	(m/m)	PREČNI NAKLON KORITNICE
11	S _L	=	0,003	(m/m)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
12	T _S	=	0,50	(m)	ŠIRINA VODNEGA TOKA V KORITNICI
13	Q _{SW}	=	12,74	(l/s)	PRETOK V KORITNICI (KONSTANTEN NAKLON)
14	Q _I	=	11,98	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
15	E	=	0,89		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	12,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,75	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _W	=	12,74	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,300	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	11,98	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,89		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	12,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,30	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _W	=	12,29	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,500	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	11,97	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,97		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	12,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	2,00	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _W	=	13,99	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	1,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	12,25	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,88		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	12,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	4,70	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _W	=	16,69	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	3,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	11,97	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,72		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	12,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	7,50	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _W	=	19,49	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	5,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	11,75	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,60		UČINKOVITOST REŠETKE

HIDRAVLICNI IZRACUN POŽIRALNIKOV					
HC KOPER DRAGONJA					
POZICIJA POŽIRALNIKA: GC 2 VOZNA PASA					
IZBRANO: REŠETKA					
IZRAČUN VTOKA NA REŠETKI V NAKLONU V NAKLONU; T=2 LET					
1	T	=	2,00	let	POVRATNA DOBA NALIVA
2	q _s	=	312,00	(l/s/m')	SPECIFIČNI NALIV
3	φ	=	0,90		KOEFICIENT ODTOKA
4	B _p	=	7,15	(m')	POVPREČNA ŠIRINA PRISPEVNE POVRŠINE
5	L _p	=	50,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
6	T _{kr}	=	PREMA		TIP VERTIKALNE ZAOKROŽITVE
7	Q _{WNP}	=	0,40	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
8	Q _w	=	10,44	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
9	S _x	=	0,03	(m/m)	PREČNI NAKLON CESTE
10	S _w	=	0,15	(m/m)	PREČNI NAKLON KORITNICE
11	S _L	=	0,003	(m/m)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
12	T _s	=	0,50	(m)	ŠIRINA VODNEGA TOKA V KORITNICI
13	Q _{SW}	=	10,44	(l/s)	PRETOK V KORITNICI (KONSTANTEN NAKLON)
14	Q _I	=	10,13	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
15	E	=	0,96		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	50,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,40	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	10,44	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,300	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	10,13	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,96		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	50,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,15	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	10,19	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,500	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	10,07	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,99		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	50,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	1,30	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	11,34	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	1,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	10,09	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,89		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	50,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	3,50	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	13,54	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	3,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	10,01	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,74		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	50,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	5,70	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	15,74	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	5,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,95	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,63		UČINKOVITOST REŠETKE

HIDRAVLICNI IZRACUN POŽIRALNIKOV					
HC KOPER DRAGONJA					
POZICIJA POŽIRALNIKA: GC 2 VOZNA PASA					
IZBRANO: REŠETKA					
IZRACUN VTOKA NA REŠETKI V NAKLONU V USEKU; T=10 LET					
1	T	=	10,00	let	POVRATNA DOBA NALIVA
2	q _s	=	718,00	(l/s/m')	SPECIFIČNI NALIV
3	φ	=	0,90		KOEFICIENT ODTOKA
4	B _p	=	7,15	(m')	POVPREČNA ŠIRINA PRISPEVNE POVRŠINE
5	L _p	=	22,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
6	T _{kr}	=	PREMA		TIP VERTIKALNE ZAOKROŽITVE
7	Q _{WNP}	=	0,40	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
8	Q _w	=	10,80	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
9	S _x	=	0,03	(m/m)	PREČNI NAKLON CESTE
10	S _w	=	0,15	(m/m)	PREČNI NAKLON KORITNICE
11	S _L	=	0,003	(m/m)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
12	T _s	=	0,50	(m)	ŠIRINA VODNEGA TOKA V KORITNICI
13	Q _{sw}	=	10,80	(l/s)	PRETOK V KORITNICI (KONSTANTEN NAKLON)
14	Q _I	=	10,43	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
15	E	=	0,95		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	22,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,40	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	10,80	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,300	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	10,43	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,95		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	22,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,20	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	10,60	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,500	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	10,45	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,99		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	22,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	4,00	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	14,40	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	1,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	7,61	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,91		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	22,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	4,00	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	14,40	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	3,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	10,55	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,73		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	22,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	6,00	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	16,40	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	5,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	10,27	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,63		UČINKOVITOST REŠETKE

HIDRAVLICNI IZRACUN POŽIRALNIKOV					
HC KOPER DRAGONJA					
POZICIJA POŽIRALNIKA: GC 2 VOZNA PASA					
IZBRANO: REŠETKA					
IZRAČUN VTOKA NA REŠETKI V NAKLONU V DEPRESIJI; T=20 LET					
1	T	=	20,00	let	POVRATNA DOBA NALIVA
2	q _s	=	854,00	(l/s/m')	SPECIFIČNI NALIV
3	φ	=	0,90		KOEFICIENT ODTOKA
4	B _p	=	7,15	(m')	POVPREČNA ŠIRINA PRISPEVNE POVRŠINE
5	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
6	T _{kr}	=	PREMA		TIP VERTIKALNE ZAOKROŽITVE
7	Q _{WNP}	=	1,00	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
8	Q _w	=	10,62	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
9	S _x	=	0,03	(m/m)	PREČNI NAKLON CESTE
10	S _w	=	0,15	(m/m)	PREČNI NAKLON KORITNICE
11	S _L	=	0,002	(m/m)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
12	T _s	=	0,50	(m)	ŠIRINA VODNEGA TOKA V KORITNICI
13	Q _{sw}	=	10,62	(l/s)	PRETOK V KORITNICI (KONSTANTEN NAKLON)
14	Q _I	=	9,70	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
15	E	=	0,81		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	1,00	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	10,62	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,150	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,70	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,81		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,65	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	10,27	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,200	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,64	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,89		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,20	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	9,82	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,300	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,60	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,97		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,06	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	9,68	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,500	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,59	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,99		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	1,30	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	10,92	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	1,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,75	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,89		UČINKOVITOST REŠETKE

HIDRAVLICNI IZRACUN POŽIRALNIKOV					
HC KOPER DRAGONJA					
POZICIJA POŽIRALNIKA: HC 3 VOZNA PASA					
IZBRANO: REŠETKA					
IZRACUN VTOKA NA REŠETKI V NAKLONU; T=5 LET					
1	T	=	5,00	let	POVRATNA DOBA NALIVA
2	q _s	=	556,00	(l/s/m')	SPECIFIČNI NALIV
3	φ	=	0,90		KOEFICIENT ODTOKA
4	B _p	=	15,00	(m')	POVPREČNA ŠIRINA PRISPEVNE POVRŠINE
5	L _p	=	10,21	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
6	T _{kr}	=	PREMA		TIP VERTIKALNE ZAOKROŽITVE
7	Q _{WNP}	=	6,45	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
8	Q _w	=	14,11	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
9	S _x	=	0,03	(m/m)	PREČNI NAKLON CESTE
10	S _w	=	0,03	(m/m)	PREČNI NAKLON KORITNICE
11	S _L	=	0,035	(m/m)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
12	T _s	=	0,75	(m)	ŠIRINA VODNEGA TOKA V KORITNICI
13	Q _{sw}	=	14,11	(l/s)	PRETOK V KORITNICI (KONSTANTEN NAKLON)
14	Q _I	=	7,68	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
15	E	=	0,53		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	10,21	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	6,45	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	14,11	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	3,500	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	7,68	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,53		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,65	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	10,27	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,200	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,64	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,89		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,20	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	9,82	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,300	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,60	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,97		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,06	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	9,68	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,500	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,59	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,99		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	1,30	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	10,92	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	1,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,75	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,89		UČINKOVITOST REŠETKE

HIDRAVLICNI IZRACUN POŽIRALNIKOV					
HC KOPER DRAGONJA					
POZICIJA POŽIRALNIKA: GC 2 VOZNA PASA					
IZBRANO: REŠETKA					
IZRAČUN VTOKA NA REŠETKI V NAKLONU V DEPRESIJI; T=20 LET					
1	T	=	20,00	let	POVRATNA DOBA NALIVA
2	q _s	=	854,00	(l/s/m')	SPECIFIČNI NALIV
3	φ	=	0,90		KOEFICIENT ODTOKA
4	B _p	=	7,15	(m')	POVPREČNA ŠIRINA PRISPEVNE POVRŠINE
5	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
6	T _{kr}	=	PREMA		TIP VERTIKALNE ZAOKROŽITVE
7	Q _{WNP}	=	1,00	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
8	Q _w	=	10,62	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
9	S _x	=	0,03	(m/m)	PREČNI NAKLON CESTE
10	S _w	=	0,15	(m/m)	PREČNI NAKLON KORITNICE
11	S _L	=	0,002	(m/m)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
12	T _s	=	0,50	(m)	ŠIRINA VODNEGA TOKA V KORITNICI
13	Q _{sw}	=	10,62	(l/s)	PRETOK V KORITNICI (KONSTANTEN NAKLON)
14	Q _I	=	9,70	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
15	E	=	0,81		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	1,00	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	10,62	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,150	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,70	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,81		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,65	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	10,27	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,200	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,64	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,89		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,20	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	9,82	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,300	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,60	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,97		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,06	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	9,68	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,500	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,59	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,99		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	1,30	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	10,92	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	1,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,75	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,89		UČINKOVITOST REŠETKE

HIDRAVLICNI IZRACUN POŽIRALNIKOV					
HC KOPER DRAGONJA					
POZICIJA POŽIRALNIKA: HC 3 VOZNA PASA					
IZBRANO: REŠETKA					
IZRAČUN VTOKA NA REŠETKI V NAKLONU; T=5 LET					
1	T	=	5,00	let	POVRATNA DOBA NALIVA
2	q _s	=	556,00	(l/s/m')	SPECIFIČNI NALIV
3	φ	=	0,90		KOEFICIENT ODTOKA
4	B _p	=	15,00	(m')	POVPREČNA ŠIRINA PRISPEVNE POVRŠINE
5	L _p	=	7,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
6	T _{kr}	=	PREMA		TIP VERTIKALNE ZAOKROŽITVE
7	Q _{WNP}	=	3,87	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
8	Q _w	=	9,12	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
9	S _x	=	0,03	(m/m)	PREČNI NAKLON CESTE
10	S _w	=	0,03	(m/m)	PREČNI NAKLON KORITNICE
11	S _L	=	0,015	(m/m)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
12	T _s	=	0,75	(m)	ŠIRINA VODNEGA TOKA V KORITNICI
13	Q _{SW}	=	9,24	(l/s)	PRETOK V KORITNICI (KONSTANTEN NAKLON)
14	Q _I	=	5,66	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
15	E	=	0,60		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	7,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	3,87	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	9,12	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	1,500	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	5,66	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,60		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,65	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	10,27	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,200	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,64	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,89		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,20	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	9,82	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,300	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,60	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,97		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,06	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	9,68	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,500	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,59	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,99		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	1,30	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	10,92	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	1,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,75	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,89		UČINKOVITOST REŠETKE

HIDRAVLICNI IZRACUN POŽIRALNIKOV					
HC KOPER DRAGONJA					
POZICIJA POŽIRALNIKA: HC 2 VOZNA PASA					
IZBRANO: REŠETKA					
IZRACUN VTOKA NA REŠETKI V NAKLONU; T=5 LET					
1	T	=	5,00	let	POVRATNA DOBA NALIVA
2	q _s	=	556,00	(l/s/m')	SPECIFIČNI NALIV
3	φ	=	0,90		KOEFICIENT ODTOKA
4	B _p	=	7,70	(m')	POVPREČNA ŠIRINA PRISPEVNE POVRŠINE
5	L _p	=	15,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
6	T _{kr}	=	PREMA		TIP VERTIKALNE ZAOKROŽITVE
7	Q _{WNP}	=	3,70	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
8	Q _w	=	9,48	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
9	S _x	=	0,03	(m/m)	PREČNI NAKLON CESTE
10	S _w	=	0,03	(m/m)	PREČNI NAKLON KORITNICE
11	S _L	=	0,015	(m/m)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
12	T _s	=	0,75	(m)	ŠIRINA VODNEGA TOKA V KORITNICI
13	Q _{SW}	=	9,24	(l/s)	PRETOK V KORITNICI (KONSTANTEN NAKLON)
14	Q _I	=	5,66	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
15	E	=	0,60		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	15,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	3,70	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	9,48	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	1,500	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	5,66	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,60		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,65	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	10,27	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,200	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,64	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,89		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,20	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	9,82	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,300	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,60	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,97		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,06	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	9,68	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,500	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,59	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,99		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	1,30	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	10,92	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	1,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,75	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,89		UČINKOVITOST REŠETKE

HIDRAVLICNI IZRACUN POŽIRALNIKOV					
HC KOPER DRAGONJA					
POZICIJA POŽIRALNIKA: HC 3 VOZNA PASA					
IZBRANO: REŠETKA					
IZRACUN VTOKA NA REŠETKI V NAKLONU; T=5 LET					
1	T	=	5,00	let	POVRATNA DOBA NALIVA
2	q _s	=	556,00	(l/s/m')	SPECIFIČNI NALIV
3	φ	=	0,90		KOEFICIENT ODTOKA
4	B _p	=	14,20	(m')	POVPREČNA ŠIRINA PRISPEVNE POVRŠINE
5	L _p	=	8,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
6	T _{kr}	=	PREMA		TIP VERTIKALNE ZAOKROŽITVE
7	Q _{WNP}	=	3,66	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
8	Q _w	=	9,34	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
9	S _x	=	0,03	(m/m)	PREČNI NAKLON CESTE
10	S _w	=	0,03	(m/m)	PREČNI NAKLON KORITNICE
11	S _L	=	0,015	(m/m)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
12	T _s	=	0,75	(m)	ŠIRINA VODNEGA TOKA V KORITNICI
13	Q _{SW}	=	9,35	(l/s)	PRETOK V KORITNICI (KONSTANTEN NAKLON)
14	Q _I	=	5,72	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
15	E	=	0,60		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	8,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	3,66	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	9,34	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	1,500	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	5,72	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,60		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,65	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	10,27	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,200	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,64	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,89		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,20	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	9,82	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,300	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,60	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,97		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,06	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	9,68	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,500	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,59	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,99		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	1,30	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	10,92	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	1,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,75	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,89		UČINKOVITOST REŠETKE

HIDRAVLICNI IZRACUN POŽIRALNIKOV					
HC KOPER DRAGONJA					
POZICIJA POŽIRALNIKA: HC 3 VOZNA PASA					
IZBRANO: REŠETKA					
IZRACUN VTOKA NA REŠETKI V NAKLONU; T=5 LET					
1	T	=	5,00	let	POVRATNA DOBA NALIVA
2	q _s	=	556,00	(l/s/m')	SPECIFIČNI NALIV
3	φ	=	0,90		KOEFICIENT ODTOKA
4	B _p	=	14,20	(m')	POVPREČNA ŠIRINA PRISPEVNE POVRŠINE
5	L _p	=	8,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
6	T _{kr}	=	PREMA		TIP VERTIKALNE ZAOKROŽITVE
7	Q _{WNP}	=	3,66	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
8	Q _w	=	9,34	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
9	S _x	=	0,03	(m/m)	PREČNI NAKLON CESTE
10	S _w	=	0,03	(m/m)	PREČNI NAKLON KORITNICE
11	S _L	=	0,015	(m/m)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
12	T _s	=	0,75	(m)	ŠIRINA VODNEGA TOKA V KORITNICI
13	Q _{SW}	=	9,35	(l/s)	PRETOK V KORITNICI (KONSTANTEN NAKLON)
14	Q _I	=	5,72	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
15	E	=	0,60		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	8,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	3,66	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	9,34	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	1,500	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	5,72	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,60		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,65	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	10,27	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,200	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,64	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,89		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,20	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	9,82	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,300	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,60	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,97		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,06	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	9,68	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,500	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,59	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,99		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	1,30	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	10,92	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	1,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,75	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,89		UČINKOVITOST REŠETKE

HIDRAVLICNI IZRACUN POŽIRALNIKOV					
HC KOPER DRAGONJA					
POZICIJA POŽIRALNIKA: HC 3 VOZNA PASA					
IZBRANO: REŠETKA					
IZRACUN VTOKA NA REŠETKI V NAKLONU; T=5 LET					
1	T	=	5,00	let	POVRATNA DOBA NALIVA
2	q _s	=	556,00	(l/s/m')	SPECIFIČNI NALIV
3	φ	=	0,90		KOEFICIENT ODTOKA
4	B _p	=	11,60	(m')	POVPREČNA ŠIRINA PRISPEVNE POVRŠINE
5	L _p	=	11,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
6	T _{kr}	=	PREMA		TIP VERTIKALNE ZAOKROŽITVE
7	Q _{WNP}	=	4,90	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
8	Q _w	=	11,29	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
9	S _x	=	0,03	(m/m)	PREČNI NAKLON CESTE
10	S _w	=	0,03	(m/m)	PREČNI NAKLON KORITNICE
11	S _L	=	0,037	(m/m)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
12	T _s	=	0,75	(m)	ŠIRINA VODNEGA TOKA V KORITNICI
13	Q _{SW}	=	11,28	(l/s)	PRETOK V KORITNICI (KONSTANTEN NAKLON)
14	Q _I	=	6,30	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
15	E	=	0,55		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	11,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	4,90	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	11,29	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	3,660	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	6,30	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,55		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,65	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	10,27	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,200	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,64	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,89		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,20	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	9,82	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,300	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,60	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,97		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,06	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	9,68	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,500	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,59	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,99		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	1,30	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	10,92	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	1,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,75	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,89		UČINKOVITOST REŠETKE

HIDRAVLICNI IZRACUN POŽIRALNIKOV					
HC KOPER DRAGONJA					
POZICIJA POŽIRALNIKA: HC 3 VOZNA PASA					
IZBRANO: REŠETKA					
IZRACUN VTOKA NA REŠETKI V NAKLONU; T=5 LET					
1	T	=	5,00	let	POVRATNA DOBA NALIVA
2	q _s	=	556,00	(l/s/m')	SPECIFIČNI NALIV
3	φ	=	0,90		KOEFICIENT ODTOKA
4	B _p	=	14,60	(m')	POVPREČNA ŠIRINA PRISPEVNE POVRŠINE
5	L _p	=	8,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
6	T _{kr}	=	PREMA		TIP VERTIKALNE ZAOKROŽITVE
7	Q _{WNP}	=	4,90	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
8	Q _w	=	10,74	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
9	S _x	=	0,03	(m/m)	PREČNI NAKLON CESTE
10	S _w	=	0,03	(m/m)	PREČNI NAKLON KORITNICE
11	S _L	=	0,037	(m/m)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
12	T _s	=	0,75	(m)	ŠIRINA VODNEGA TOKA V KORITNICI
13	Q _{SW}	=	11,28	(l/s)	PRETOK V KORITNICI (KONSTANTEN NAKLON)
14	Q _I	=	6,30	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
15	E	=	0,55		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	8,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	4,90	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	10,74	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	3,660	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	6,30	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,55		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,65	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	10,27	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,200	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,64	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,89		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,20	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	9,82	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,300	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,60	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,97		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,06	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	9,68	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,500	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,59	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,99		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	1,30	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	10,92	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	1,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,75	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,89		UČINKOVITOST REŠETKE

HIDRAVLICNI IZRACUN POŽIRALNIKOV					
HC KOPER DRAGONJA					
POZICIJA POŽIRALNIKA: HC 3 VOZNA PASA					
IZBRANO: REŠETKA					
IZRACUN VTOKA NA REŠETKI V NAKLONU; T=5 LET					
1	T	=	5,00	let	POVRATNA DOBA NALIVA
2	q _s	=	556,00	(l/s/m')	SPECIFIČNI NALIV
3	φ	=	0,90		KOEFICIENT ODTOKA
4	B _p	=	11,20	(m')	POVPREČNA ŠIRINA PRISPEVNE POVRŠINE
5	L _p	=	10,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
6	T _{kr}	=	PREMA		TIP VERTIKALNE ZAOKROŽITVE
7	Q _{WNP}	=	3,66	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
8	Q _w	=	9,26	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
9	S _x	=	0,03	(m/m)	PREČNI NAKLON CESTE
10	S _w	=	0,03	(m/m)	PREČNI NAKLON KORITNICE
11	S _L	=	0,015	(m/m)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
12	T _s	=	0,75	(m)	ŠIRINA VODNEGA TOKA V KORITNICI
13	Q _{SW}	=	9,25	(l/s)	PRETOK V KORITNICI (KONSTANTEN NAKLON)
14	Q _I	=	5,68	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
15	E	=	0,60		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	10,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	3,66	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	9,26	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	1,500	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	5,68	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,60		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,65	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	10,27	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,200	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,64	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,89		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,20	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	9,82	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,300	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,60	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,97		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,06	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	9,68	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,500	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,59	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,99		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	1,30	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	10,92	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	1,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,75	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,89		UČINKOVITOST REŠETKE

HIDRAVLICNI IZRACUN POŽIRALNIKOV					
HC KOPER DRAGONJA					
POZICIJA POŽIRALNIKA: HC 3 VOZNA PASA					
IZBRANO: REŠETKA					
IZRACUN VTOKA NA REŠETKI V NAKLONU; T=5 LET					
1	T	=	5,00	let	POVRATNA DOBA NALIVA
2	q _s	=	556,00	(l/s/m')	SPECIFIČNI NALIV
3	φ	=	0,90		KOEFICIENT ODTOKA
4	B _p	=	15,30	(m')	POVPREČNA ŠIRINA PRISPEVNE POVRŠINE
5	L _p	=	11,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
6	T _{kr}	=	PREMA		TIP VERTIKALNE ZAOKROŽITVE
7	Q _{WNP}	=	5,90	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
8	Q _w	=	14,32	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
9	S _x	=	0,04	(m/m)	PREČNI NAKLON CESTE
10	S _w	=	0,04	(m/m)	PREČNI NAKLON KORITNICE
11	S _L	=	0,019	(m/m)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
12	T _s	=	0,75	(m)	ŠIRINA VODNEGA TOKA V KORITNICI
13	Q _{SW}	=	14,52	(l/s)	PRETOK V KORITNICI (KONSTANTEN NAKLON)
14	Q _I	=	8,38	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
15	E	=	0,56		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	11,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	5,90	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	14,32	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	1,880	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	8,38	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,56		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,65	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	10,27	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,200	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,64	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,89		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,20	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	9,82	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,300	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,60	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,97		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,06	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	9,68	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,500	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,59	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,99		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	1,30	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	10,92	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	1,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,75	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,89		UČINKOVITOST REŠETKE

HIDRAVLICNI IZRACUN POŽIRALNIKOV					
HC KOPER DRAGONJA					
POZICIJA POŽIRALNIKA: HC 3 VOZNA PASA					
IZBRANO: REŠETKA					
IZRACUN VTOKA NA REŠETKI V NAKLONU; T=5 LET					
1	T	=	5,00	let	POVRATNA DOBA NALIVA
2	q _s	=	556,00	(l/s/m')	SPECIFIČNI NALIV
3	φ	=	0,90		KOEFICIENT ODTOKA
4	B _p	=	11,80	(m')	POVPREČNA ŠIRINA PRISPEVNE POVRŠINE
5	L _p	=	14,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
6	T _{kr}	=	PREMA		TIP VERTIKALNE ZAOKROŽITVE
7	Q _{WNP}	=	5,80	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
8	Q _w	=	14,07	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
9	S _x	=	0,04	(m/m)	PREČNI NAKLON CESTE
10	S _w	=	0,04	(m/m)	PREČNI NAKLON KORITNICE
11	S _L	=	0,019	(m/m)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
12	T _s	=	0,75	(m)	ŠIRINA VODNEGA TOKA V KORITNICI
13	Q _{SW}	=	14,52	(l/s)	PRETOK V KORITNICI (KONSTANTEN NAKLON)
14	Q _I	=	8,38	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
15	E	=	0,56		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	14,00	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	5,80	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	14,07	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	1,880	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	8,38	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,56		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,65	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	10,27	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,200	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,64	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,89		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,20	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	9,82	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,300	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,60	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,97		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	0,06	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	9,68	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	0,500	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,59	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,99		UČINKOVITOST REŠETKE
1	L _p	=	17,50	(m)	RAZMIK POŽIRALNIKOV
2	Q _{WNP}	=	1,30	(l/s)	NEPRESTREŽENI DOTOK GORVODNEGA POŽIRALNIKA
3	Q _w	=	10,92	(l/s)	RAČUNSKI DOTOK
4	SL	=	1,000	(%)	VZDOLŽNI NAKLON CESTE
5	Q _I	=	9,75	(l/s)	SKUPNI PRESTREŽENI PRETOK
6	E	=	0,89		UČINKOVITOST REŠETKE

REZMIK POŽIRALNIKA ZA RAZLIČNE KARAKTERISTIČNE PREREZE CESTIŠČA				
HC KOPER DRAGONJA				
Z.Š.	KARAKTERISTIKE PREČNEGA PREREZA CESTIŠČA	TIP	RAZMIK POŽIRALNI KOV (m)	PRETOK (l/s)
1	HC- POVPREČNA ŠIRINA CESTIŠČA 10,5m (ASFALT 9,0m, ZELENICA 1,5m)	NASIP	30	14
2	HC- POVPREČNA ŠIRINA CESTIŠČA 10,5m (ASFALT 9,0m, ZELENICA 1,5m)	UKOP	20	14,3
3	HC- POVPREČNA ŠIRINA CESTIŠČA 10,5m (ASFALT 9,0m, ZELENICA 1,5m)	DEPRESIJA	15	13,5
4	HC- POVPREČNA ŠIRINA CESTIŠČA 13,05m (ASFALT 12,05m, ZELENICA 1,0m)	NASIP	22,5	13,8
5	HC- POVPREČNA ŠIRINA CESTIŠČA 13,05m (ASFALT 12,05m, ZELENICA 1,0m)	UKOP	15	14
6	HC- POVPREČNA ŠIRINA CESTIŠČA 13,05m (ASFALT 12,05m, ZELENICA 1,0m)	DEPRESIJA	12,5	14,8
7	HC- POVPREČNA ŠIRINA CESTIŠČA 17,0m (ASFALT 16,0m, ZELENICA 1,0m)	NASIP	17,5	14
8	HC- POVPREČNA ŠIRINA CESTIŠČA 17,0m (ASFALT 16,0m, ZELENICA 1,0m)	UKOP	10	12,5
9	HC- POVPREČNA ŠIRINA CESTIŠČA 17,0m (ASFALT 16,0m, ZELENICA 1,0m)	DEPRESIJA	8	12,5
10	GC- POVPREČNA ŠIRINA CESTIŠČA 13,15m (ASFALT 7,15m, PODPORNİ ZID 6,0m)	NASIP	30	10,5
11	GC- POVPREČNA ŠIRINA CESTIŠČA 13,15m (ASFALT 7,15m, PODPORNİ ZID 6,0m)	UKOP	15	12
12	GC- POVPREČNA ŠIRINA CESTIŠČA 13,15m (ASFALT 7,15m, PODPORNİ ZID 6,0m)	DEPRESIJA	12,5	12
13	GC- POVPREČNA ŠIRINA CESTIŠČA 7,15m (ASFALT 7,15m)	NASIP	50	10
14	GC- POVPREČNA ŠIRINA CESTIŠČA 7,15m (ASFALT 7,15m)	UKOP	22,5	10,5
15	GC- POVPREČNA ŠIRINA CESTIŠČA 7,15m (ASFALT 7,15m)	DEPRESIJA	17,5	9,7

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA

PROJEKT: HC KOPER DRAGONJA

ZADRŽEVALNIK 1 (P0)

PRISPEVNA POVRŠINA			
L_C	m	360	DOLŽINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
F_C	m ²	11508	POVRŠINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
φ		0.88	KOEFICIENT ODTOKA
T_C	min	10.4	ČAS KONCENTRACIJE
T	min	5.0	POVRATNA DOBA MERODAJNEGA NALIVA
q_M	l/s/ha	346	SPECIFIČNI NALIV
q_1	l/s/ha	141	SPECIFIČNI NALIV POVRATNE DOBE T=1 LETO (T=15min)
q_{krit}	l/s/ha	15	KRITIČNI NALIV
H_{100R}	mnm	11.40	MAKSIMALNA KOTA V ZADRŽEVALNEM BAZENU

HIDRAVLICNI PARAMETRI			
Q_M	l/s	350	MERODAJNI DOTOK
Q_{TV}	l/s	0.1	DOTOK TUJE VODE
Q	l/s	15.2	KRITIČNI DOTOK VODE Z ODVODNJAVANEGA CESTIŠČA
ΣQ	l/s	15.3	KRITIČNI DOTOK + DOTOK TUJE VODE
ΣQ_M	l/s	18.4	MAKSIMALNI KRITIČNI DOTOK

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA-TRSTIČNE LAGUNE			
Y		9.00	KOEFICIENT
p		1.00	POVRATNA DOBA NA KATERO SE DIMENZIONIRA ZAD. BAZEN
X		3381	
q	l/s/ha	68	SPECIFIČNI ODTOK ZA MERODAJNO POVRATNO DOBO (STATISTIKA)
q_{max}	l/s	15.30	MAKSIMALNI DOPUSTNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
q_{om}	l/s	10.20	POVPREČNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
T	min	45.96	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V
V	m ³	137.32	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA POREINHOLDU
q_{MAX}	l/s/ha	346	MAKSIMALNI SPECIFIČNI NALIV
X_{MAX}		30106	
T_{max}	min	155.01	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V_{max}
V_{max}	m ³	411.42	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA MAKSIMALNI DOTOK
ΔV	m ³	274.10	$V_{max} - V$

DIMENZIONIRANJE MIKROLAGUNE NA IZTOKU IZ BAZENA			
A_p	m	2.0	DOLŽINA DNA LAGUNE NA IZTOKU
B_p	m	1.0	ŠIRINA DNA LAGUNE NA IZTOKU
H_v	m	0.80	POVPREČNA GLOBINA LAGUNE NA IZTOKU
A_m	m	6.80	DOLŽINA DNA TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
B_m	m	5.80	ŠIRINA DNA TRSTIČNE TERASE
H_{vm}	m	0.30	VIŠINA TRSTIČNE TERASE
M_{br1}		3	NAKLON BREŽIN LAGUN
M_{br2}		10	NAKLON BREŽIN TRSTIČNE TERASE
L_{PB}	m	12.80	DOLŽINA PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU
B_{PB}	m	11.80	ŠIRINA PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU
V_{zp}	m ³	10.4	VOLUMEN LAGUNE NA IZTOKU
V_{zm}	m ³	14.6	VOLUMEN TRSTIČNE LAGUNE
V_{PB}	m ³	25.1	VOLUMEN PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU

DIMENZIONIRANJE USEDALNEGA BAZENA NA VTOKU			
Ap	m	2.0	DOLŽINA VSEDALNIKA NA VTOKU V Z.B
Bp	m	1.0	ŠIRINA VSEDALNIKA NA VTOKU
Hv	m	0.80	POVPREČNA GLOBINA VSEDALNIKA NA VTOKU
Am	m	6.80	DOLŽINA DNA TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	5.80	ŠIRINA DNA TRSTIČNE TERASE
Hvm	m	0.30	VIŠINA TRSTIČNE TERASE
Mbr1		3	NAKLON BREŽIN LAGUN
Mbr2		10	NAKLON BREŽIN TRSTIČNE TERASE
L _{PB}	m	12.80	DOLŽINA VSEDALNIKA
B _{PB}	m	11.80	ŠIRINA VSEDALNIKA
Vzp	m ³	10.4	VOLUMEN VSEDALNIKA
Vzm	m ³	14.6	VOLUMEN TRSTIČNE LAGUNE OB VSEDALNIKU
DIMENZIONIRANJE TRSTIČNE LAGUNE			
Ap	m	0.0	DOLŽINA DNA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Bp	m	5.8	ŠIRINA DNA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Hv	m	0.15	POVPREČNA GLOBINA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Am	m	0.00	DOLŽINA DNA PLITVE TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	8.80	ŠIRINA DNA PLITVE TRSTIČNE TERASE
Hvm	m	0.15	VIŠINA PLITVE TRSTIČNE TERASE
Mbr1		10	NAKLON BREŽIN GLOBOKE TRSTIČNE LAGUNE
Mbr2		10	NAKLON BREŽIN PLITVE TRSTIČNE TERASE
L _{PB}	m	0.00	DOLŽINA PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
B _{PB}	m	11.80	ŠIRINA PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
Vzp	m ³	0.0	VOLUMEN GLOBOKE TRSTIČNE LAGUNE
Vzm	m ³	0.0	VOLUMEN PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
V _{TL}	m ³	0.0	SKUPNI VOLUMEN RAZŠIRENE TRSTIČNE LAGUNE
V _{PB}	m ³	50.1	SKUPNI VOLUMEN PERMANENTNEGA BAZENA
L _{PB}	m	25.60	SKUPNA DOLŽINA PERMANENTNEGA BAZENA
B _{PB}	m	11.80	MAKSIMALNA ŠIRINA PERMANENTNEGA BAZENA
DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA DOTOKE T=1 LETO IN T=50LET			
Ap	m	25.6	DOLŽINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Bp	m	11.8	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Hv	m	0.39	POVPREČNA GLOBINA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Am	m	27.97	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	14.17	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
Hvm	m	0.59	VIŠINA VODE ZA ZADRŽEVANJE KATASTROFALNEGA NALIVA
Mbr1		3	NAKLON BREŽIN RAZŠIRENEGA BAZENA
Mbr2		3	NAKLON BREŽIN BAZENA ZA KATASTROFALNE NALIVE
L _{PB}	m	31.51	DOLŽINA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
B _{PB}	m	17.71	ŠIRINA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
Vzp	m ³	137.0	VOLUMEN RAZŠIRENEGA BAZENA
V _{PB}	m ³	187.1	SKUPNI VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA T=1
Vzm	m ³	275.0	VOLUMEN BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
V _{TL}	m ³	462.1	SKUPNI VOLUMEN BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA

PROJEKT: HC KOPER DRAGONJA
ZADRŽEVALNIK 2 (P25)

PRISPEVNA POVRŠINA			
L_C	m	450	DOLŽINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
F_C	m ²	14412	POVRŠINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
φ		0.88	KOEFICIENT ODTOKA
T_C	min	10.3	ČAS KONCENTRACIJE
T	min	10.0	POVRATNA DOBA MERODAJNEGA NALIVA
q_M	l/s/ha	423	SPECIFIČNI NALIV
q_1	l/s/ha	141	SPECIFIČNI NALIV POVRATNE DOBE T=1 LETO (T=15min)
q_{krit}	l/s/ha	15	KRITIČNI NALIV
H_{100R}	mm	5.68	MAKSIMALNA KOTA V ZADRŽEVALNEM BAZENU

HIDRAVLICNI PARAMETRI			
Q_M	l/s	536	MERODAJNI DOTOK
Q_{TV}	l/s	0.1	DOTOK TUJE VODE
Q	l/s	19.0	KRITIČNI DOTOK VODE Z ODVODNJAVANEGA CESTIŠČA
ΣQ	l/s	19.2	KRITIČNI DOTOK + DOTOK TUJE VODE
ΣQ_M	l/s	23.0	MAKSIMALNI KRITIČNI DOTOK

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA-TRSTIČNE LAGUNE			
Y		9.00	KOEFICIENT
p		1.00	POVRATNA DOBA NA KATERO SE DIMENZIONIRA ZAD. BAZEN
X		3381	
q	l/s/ha	68	SPECIFIČNI ODTOK ZA MERODAJNO POVRATNO DOBO (STATISTIKA)
q_{max}	l/s	19.16	MAKSIMALNI DOPUSTNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
q_{om}	l/s	12.78	POVPREČNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
T	min	45.96	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V
V	m ³	172.02	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA PO REINHOLDU
q_{MAX}	l/s/ha	423	MAKSIMALNI SPECIFIČNI NALIV
X_{MAX}		36806	
T_{max}	min	172.34	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V_{max}
V_{max}	m ³	569.85	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA MAKSIMALNI DOTOK
ΔV	m ³	397.83	$V_{max} - V$

DIMENZIONIRANJE MIKROLAGUNE NA IZTOKU IZ BAZENA			
A_p	m	3.0	DOLŽINA DNA LAGUNE NA IZTOKU
B_p	m	1.5	ŠIRINA DNA LAGUNE NA IZTOKU
H_v	m	0.80	POVPREČNA GLOBINA LAGUNE NA IZTOKU
A_m	m	7.80	DOLŽINA DNA TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
B_m	m	6.30	ŠIRINA DNA TRSTIČNE TERASE
H_{vm}	m	0.30	VIŠINA TRSTIČNE TERASE
M_{br1}		3	NAKLON BREŽIN LAGUN
M_{br2}		10	NAKLON BREŽIN TRSTIČNE TERASE
L_{PB}	m	13.80	DOLŽINA PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU
B_{PB}	m	12.30	ŠIRINA PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU
V_{zp}	m ³	15.3	VOLUMEN LAGUNE NA IZTOKU
V_{zm}	m ³	17.5	VOLUMEN TRSTIČNE LAGUNE
V_{PB}	m ³	32.8	VOLUMEN PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU

DIMENZIONIRANJE VSEDALNEGA BAZENA NA VTOKU			
Ap	m	3.0	DOLŽINA VSEDALNIKA NA VTOKU V Z.B
Bp	m	1.5	ŠIRINA VSEDALNIKA NA VTOKU
Hv	m	0.80	POVPREČNA GLOBINA VSEDALNIKA NA VTOKU
Am	m	7.80	DOLŽINA DNA TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	6.30	ŠIRINA DNA TRSTIČNE TERASE
Hvm	m	0.30	VIŠINA TRSTIČNE TERASE
Mbr1		3	NAKLON BREŽIN LAGUN
Mbr2		10	NAKLON BREŽIN TRSTIČNE TERASE
L _{PB}	m	13.80	DOLŽINA VSEDALNIKA
B _{PB}	m	12.30	ŠIRINA VSEDALNIKA
Vzp	m ³	15.3	VOLUMEN VSEDALNIKA
Vzm	m ³	17.5	VOLUMEN TRSTIČNE LAGUNE OB VSEDALNIKU
DIMENZIONIRANJE TRSTIČNE LAGUNE			
Ap	m	0.0	DOLŽINA DNA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Bp	m	6.3	ŠIRINA DNA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Hv	m	0.15	POVPREČNA GLOBINA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Am	m	0.00	DOLŽINA DNA PLITVE TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	9.30	ŠIRINA DNA PLITVE TRSTIČNE TERASE
Hvm	m	0.15	VIŠINA PLITVE TRSTIČNE TERASE
Mbr1		10	NAKLON BREŽIN GLOBOKE TRSTIČNE LAGUNE
Mbr2		10	NAKLON BREŽIN PLITVE TRSTIČNE TERASE
L _{PB}	m	0.00	DOLŽINA PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
B _{PB}	m	12.30	ŠIRINA PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
Vzp	m ³	0.0	VOLUMEN GLOBOKE TRSTIČNE LAGUNE
Vzm	m ³	0.0	VOLUMEN PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
V _{TL}	m ³	0.0	SKUPNI VOLUMEN RAZŠIRENE TRSTIČNE LAGUNE
V _{PB}	m ³	65.7	SKUPNI VOLUMEN PERMANENTNEGA BAZENA
L _{PB}	m	27.60	SKUPNA DOLŽINA PERMANENTNEGA BAZENA
B _{PB}	m	12.30	MAKSIMALNA ŠIRINA PERMANENTNEGA BAZENA
DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA DOTOKE T=1 LETO IN T=50LET			
Ap	m	27.6	DOLŽINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Bp	m	12.3	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Hv	m	0.45	POVPREČNA GLOBINA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Am	m	29.41	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	14.11	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
Hvm	m	0.83	VIŠINA VODE ZA ZADRŽEVANJE KATASTROFALNEGA NALIVA
Mbr1		2	NAKLON BREŽIN RAZŠIRENEGA BAZENA
Mbr2		2	NAKLON BREŽIN BAZENA ZA KATASTROFALNE NALIVE
L _{PB}	m	32.71	DOLŽINA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
B _{PB}	m	17.41	ŠIRINA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
Vzp	m ³	170.0	VOLUMEN RAZŠIRENEGA BAZENA
V _{PB}	m ³	235.7	SKUPNI VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA T=1
Vzm	m ³	400.0	VOLUMEN BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
V _{TL}	m ³	635.7	SKUPNI VOLUMEN BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA

PROJEKT: HC KOPER DRAGONJA
ZADRŽEVALNIK 3 (P45)

PRISPEVNA POVRŠINA			
L_C	m	400	DOLŽINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
F_C	m ²	13201	POVRŠINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
φ		0.81	KOEFICIENT ODTOKA
T_C	min	10.3	ČAS KONCENTRACIJE
T	min	25.0	POVRATNA DOBA MERODAJNEGA NALIVA
Q_M	l/s/ha	518	SPECIFIČNI NALIV
Q_1	l/s/ha	141	SPECIFIČNI NALIV POVRATNE DOBE T=1 LETO (T=15min)
Q_{krit}	l/s/ha	15	KRITIČNI NALIV
H_{100R}	mnm	4.23	MAKSIMALNA KOTA V ZADRŽEVALNEM BAZENU

HIDRAVLICNI PARAMETRI			
Q_M	l/s	552	MERODAJNI DOTOK
Q_{50}	l/s	628	DOTOK POVRATNE DOBE T=50 LET
Q_{MAX}	l/s	1774	MAKSIMALNI DOTOK (POLNA CEV)
Q_{AMAX}	l/s	628	ABSOLUTNI MAKSIMALNI DOTOK (TOK POD TLAKOM)
Q_{TV}	l/s	0.1	DOTOK TUJE VODE
Q	l/s	16.0	KRITIČNI DOTOK VODE Z ODVODNJAVANEGA CESTIŠČA
ΣQ	l/s	16.1	KRITIČNI DOTOK + DOTOK TUJE VODE
ΣQ_M	l/s	19.3	MAKSIMALNI KRITIČNI DOTOK

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA-TRSTIČNE LAGUNE			
Y		9.00	KOEFICIENT
p		1.00	POVRATNA DOBA NA KATERO SE DIMENZIONIRA ZAD. BAZEN
X		3381	
q	l/s/ha	74	SPECIFIČNI ODTOK ZA MERODAJNO POVRATNO DOBO (STATISTIKA)
q_{max}	l/s	19.32	MAKSIMALNI DOPUSTNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
q_{om}	l/s	12.88	POVPREČNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
T	min	41.16	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V
V	m ³	137.49	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA POREINHOLDU
q_{MAX}	l/s/ha	518	MAKSIMALNI SPECIFIČNI NALIV
X_{MAX}		45113	
T_{max}	min	174.23	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V_{max}
V_{max}	m ³	504.90	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA MAKSIMALNI DOTOK
ΔV	m ³	367.41	$V_{max} - V$

DIMENZIONIRANJE MIKROLAGUNE NA IZTOKU IZ BAZENA			
A_p	m	3.0	DOLŽINA DNA LAGUNE NA IZTOKU
B_p	m	1.5	ŠIRINA DNA LAGUNE NA IZTOKU
H_v	m	0.80	POVPREČNA GLOBINA LAGUNE NA IZTOKU
A_m	m	7.80	DOLŽINA DNA TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
B_m	m	6.30	ŠIRINA DNA TRSTIČNE TERASE
H_{vm}	m	0.30	VIŠINA TRSTIČNE TERASE
M_{br1}		3	NAKLON BREŽIN LAGUN
M_{br2}		10	NAKLON BREŽIN TRSTIČNE TERASE
L_{PB}	m	13.80	DOLŽINA PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU
B_{PB}	m	12.30	ŠIRINA PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU
V_{zp}	m ³	15.3	VOLUMEN LAGUNE NA IZTOKU
V_{zm}	m ³	17.5	VOLUMEN TRSTIČNE LAGUNE
V_{PB}	m ³	32.8	VOLUMEN PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU

DIMENZIONIRANJE USEDALNEGA BAZENA NA VTOKU			
Ap	m	2.0	DOLŽINA VSEDALNIKA NA VTOKU V Z.B
Bp	m	1.0	ŠIRINA VSEDALNIKA NA VTOKU
Hv	m	0.80	POVPREČNA GLOBINA VSEDALNIKA NA VTOKU
Am	m	6.80	DOLŽINA DNA TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	5.80	ŠIRINA DNA TRSTIČNE TERASE
Hvm	m	0.30	VIŠINA TRSTIČNE TERASE
Mbr1		3	NAKLON BREŽIN LAGUN
Mbr2		10	NAKLON BREŽIN TRSTIČNE TERASE
L _{PB}	m	12.80	DOLŽINA VSEDALNIKA
B _{PB}	m	11.80	ŠIRINA VSEDALNIKA
Vzp	m ³	10.4	VOLUMEN VSEDALNIKA
Vzm	m ³	14.6	VOLUMEN TRSTIČNE LAGUNE OB VSEDALNIKU
DIMENZIONIRANJE TRSTIČNE LAGUNE			
Ap	m	0.0	DOLŽINA DNA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Bp	m	6.1	ŠIRINA DNA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Hv	m	0.15	POVPREČNA GLOBINA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Am	m	0.00	DOLŽINA DNA PLITVE TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	9.05	ŠIRINA DNA PLITVE TRSTIČNE TERASE
Hvm	m	0.15	VIŠINA PLITVE TRSTIČNE TERASE
Mbr1		10	NAKLON BREŽIN GLOBOKE TRSTIČNE LAGUNE
Mbr2		10	NAKLON BREŽIN PLITVE TRSTIČNE TERASE
L _{PB}	m	0.00	DOLŽINA PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
B _{PB}	m	12.05	ŠIRINA PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
Vzp	m ³	0.0	VOLUMEN GLOBOKE TRSTIČNE LAGUNE
Vzm	m ³	0.0	VOLUMEN PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
V _{TL}	m ³	0.0	SKUPNI VOLUMEN RAZŠIRENE TRSTIČNE LAGUNE
V _{PB}	m ³	57.9	SKUPNI VOLUMEN PERMANENTNEGA BAZENA
L _{PB}	m	26.60	SKUPNA DOLŽINA PERMANENTNEGA BAZENA
B _{PB}	m	12.30	MAKSIMALNA ŠIRINA PERMANENTNEGA BAZENA
DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA DOTOKE T=1 LETO IN T=50LET			
Ap	m	26.6	DOLŽINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Bp	m	12.3	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Hv	m	0.38	POVPREČNA GLOBINA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Am	m	28.87	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	14.57	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
Hvm	m	0.63	VIŠINA VODE ZA ZADRŽEVANJE KATASTROFALNEGA NALIVA
Mbr1		3	NAKLON BREŽIN RAZŠIRENEGA BAZENA
Mbr2		3	NAKLON BREŽIN BAZENA ZA KATASTROFALNE NALIVE
L _{PB}	m	32.65	DOLŽINA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
B _{PB}	m	18.35	ŠIRINA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
Vzp	m ³	138.0	VOLUMEN RAZŠIRENEGA BAZENA
V _{PB}	m ³	195.9	SKUPNI VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA T=1
Vzm	m ³	309.1	VOLUMEN BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
V _{TL}	m ³	505.0	SKUPNI VOLUMEN BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA

PROJEKT: HC KOPER DRAGONJA
ZADRŽEVALNIK 4 (P74)

PRISPEVNA POVRŠINA			
L_C	m	680	DOLŽINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
F_C	m ²	23095	POVRŠINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
φ		0.88	KOEFICIENT ODTOKA
T_c	min	8.0	ČAS KONCENTRACIJE
T	min	25.0	POVRATNA DOBA MERODAJNEGA NALIVA
q_M	l/s/ha	670	SPECIFIČNI NALIV
q_1	l/s/ha	141	SPECIFIČNI NALIV POVRATNE DOBE T=1 LETO (T=15min)
q_{krit}	l/s/ha	15	KRITIČNI NALIV
H_{100R}	mnm	2.22	MAKSIMALNA KOTA V ZADRŽEVALNEM BAZENU

HIDRAVLICNI PARAMETRI			
Q_M	l/s	1362	MERODAJNI DOTOK
Q_{50}	l/s	1568	DOTOK POVRATNE DOBE T=50 LET
Q_{MAX}	l/s	1774	MAKSIMALNI DOTOK (POLNA CEV)
Q_{AMAX}	l/s	1568	ABSOLUTNI MAKSIMALNI DOTOK (TOK POD TLAKOM)
Q_{TV}	l/s	0.2	DOTOK TUJE VODE
Q	l/s	30.5	KRITIČNI DOTOK VODE Z ODVODNJAVANEGA CESTIŠČA
ΣQ	l/s	30.7	KRITIČNI DOTOK + DOTOK TUJE VODE
ΣQ_M	l/s	36.8	MAKSIMALNI KRITIČNI DOTOK

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA-TRSTIČNE LAGUNE			
Y		9.00	KOEFICIENT
p		1.00	POVRATNA DOBA NA KATERO SE DIMENZIONIRA ZAD. BAZEN
X		3381	
q	l/s/ha	68	SPECIFIČNI ODTOK ZA MERODAJNO POVRATNO DOBO (STATISTIKA)
q_{max}	l/s	30.70	MAKSIMALNI DOPUSTNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
q_{om}	l/s	20.46	POVPREČNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
T	min	45.97	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V
V	m ³	278.51	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA POREINHOLDU
q_{MAX}	l/s/ha	670	MAKSIMALNI SPECIFIČNI NALIV
X_{MAX}		58311	
T_{max}	min	219.30	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V_{max}
V_{max}	m ³	1152.75	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA MAKSIMALNI DOTOK
ΔV	m ³	874.25	$V_{max} - V$

DIMENZIONIRANJE MIKROLAGUNE NA IZTOKU IZ BAZENA			
A_p	m	3.0	DOLŽINA DNA LAGUNE NA IZTOKU
B_p	m	1.0	ŠIRINA DNA LAGUNE NA IZTOKU
H_v	m	0.80	POVPREČNA GLOBINA LAGUNE NA IZTOKU
A_m	m	7.80	DOLŽINA DNA TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
B_m	m	5.80	ŠIRINA DNA TRSTIČNE TERASE
H_{vm}	m	0.30	VIŠINA TRSTIČNE TERASE
M_{br1}		3	NAKLON BREŽIN LAGUN
M_{br2}		10	NAKLON BREŽIN TRSTIČNE TERASE
L_{PB}	m	13.80	DOLŽINA PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU
B_{PB}	m	11.80	ŠIRINA PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU
V_{zp}	m ³	13.2	VOLUMEN LAGUNE NA IZTOKU
V_{zm}	m ³	16.4	VOLUMEN TRSTIČNE LAGUNE
V_{PB}	m ³	29.5	VOLUMEN PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU

DIMENZIONIRANJE VSEDALNEGA BAZENA NA VTOKU			
Ap	m	2.0	DOLŽINA VSEDALNIKA NA VTOKU V Z.B
Bp	m	1.0	ŠIRINA VSEDALNIKA NA VTOKU
Hv	m	0.80	POVPREČNA GLOBINA VSEDALNIKA NA VTOKU
Am	m	6.80	DOLŽINA DNA TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	5.80	ŠIRINA DNA TRSTIČNE TERASE
Hvm	m	0.30	VIŠINA TRSTIČNE TERASE
Mbr1		3	NAKLON BREŽIN LAGUN
Mbr2		10	NAKLON BREŽIN TRSTIČNE TERASE
L_{PB}	m	12.80	DOLŽINA VSEDALNIKA
B_{PB}	m	11.80	ŠIRINA VSEDALNIKA
Vzp	m ³	10.4	VOLUMEN VSEDALNIKA
Vzm	m ³	14.6	VOLUMEN TRSTIČNE LAGUNE OB VSEDALNIKU
DIMENZIONIRANJE TRSTIČNE LAGUNE			
Ap	m	2.0	DOLŽINA DNA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Bp	m	5.8	ŠIRINA DNA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Hv	m	0.15	POVPREČNA GLOBINA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Am	m	2.00	DOLŽINA DNA PLITVE TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	8.80	ŠIRINA DNA PLITVE TRSTIČNE TERASE
Hvm	m	0.15	VIŠINA PLITVE TRSTIČNE TERASE
Mbr1		10	NAKLON BREŽIN GLOBOKE TRSTIČNE LAGUNE
Mbr2		10	NAKLON BREŽIN PLITVE TRSTIČNE TERASE
L_{PB}	m	2.00	DOLŽINA PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
B_{PB}	m	11.80	ŠIRINA PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
Vzp	m ³	2.2	VOLUMEN GLOBOKE TRSTIČNE LAGUNE
Vzm	m ³	2.7	VOLUMEN PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
V_{TL}	m ³	4.9	SKUPNI VOLUMEN RAZŠIRENE TRSTIČNE LAGUNE
V_{PB}	m ³	59.4	SKUPNI VOLUMEN PERMANENTNEGA BAZENA
L_{PB}	m	28.60	SKUPNA DOLŽINA PERMANENTNEGA BAZENA
B_{PB}	m	11.80	MAKSIMALNA ŠIRINA PERMANENTNEGA BAZENA
DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA DOTOKE T=1 LETO IN T=50LET			
Ap	m	28.6	DOLŽINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Bp	m	11.8	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Hv	m	0.35	POVPREČNA GLOBINA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Am	m	30.00	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODI
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	13.20	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODI
Hvm	m	0.35	VIŠINA VODE ZA ZADRŽEVANJE KATASTROFALNEGA NALIVA
Mbr1		2	NAKLON BREŽIN RAZŠIRENEGA BAZENA
Mbr2		2	NAKLON BREŽIN BAZENA ZA KATASTROFALNE NALIVE
L_{PB}	m	31.40	DOLŽINA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
B_{PB}	m	14.60	ŠIRINA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
Vzp	m ³	128.1	VOLUMEN RAZŠIRENEGA BAZENA
V_{PB}	m ³	187.6	SKUPNI VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA T=1
Vzm	m ³	148.6	VOLUMEN BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
V_{TL}	m ³	336.2	SKUPNI VOLUMEN BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA

PROJEKT: HC KOPER DRAGONJA
ZADRŽEVALNIK 5 (P103)

PRISPEVNA POVRŠINA			
L_C	m	1050	DOLŽINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
F_C	m ²	33972	POVRŠINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
φ		0.88	KOEFICIENT ODTOKA
T_c	min	10.0	ČAS KONCENTRACIJE
T	min	25.0	POVRATNA DOBA MERODAJNEGA NALIVA
q_M	l/s/ha	532	SPECIFIČNI NALIV
q_1	l/s/ha	141	SPECIFIČNI NALIV POVRATNE DOBE T=1 LETO (T=15min)
q_{krit}	l/s/ha	15	KRITIČNI NALIV
H_{100R}	mm	3.00	MAKSIMALNA KOTA V ZADRŽEVALNEM BAZENU

HIDRAVLICNI PARAMETRI			
Q_M	l/s	1590	MERODAJNI DOTOK
Q_{50}	l/s	1812	DOTOK POVRATNE DOBE T=50 LET
Q_{MAX}	l/s	1774	MAKSIMALNI DOTOK (POLNA CEV)
Q_{AMAX}	l/s	1812	ABSOLUTNI MAKSIMALNI DOTOK (TOK POD TLAKOM)
Q_{TV}	l/s	0.3	DOTOK TUJE VODE
Q	l/s	44.8	KRITIČNI DOTOK VODE Z ODVODNJAVANEGA CESTIŠČA
ΣQ	l/s	45.2	KRITIČNI DOTOK + DOTOK TUJE VODE
ΣQ_M	l/s	54.2	MAKSIMALNI KRITIČNI DOTOK

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA-TRSTIČNE LAGUNE			
Y		9.00	KOEFICIENT
p		1.00	POVRATNA DOBA NA KATERO SE DIMENZIONIRA ZAD. BAZEN
X		3381	
q	l/s/ha	68	SPECIFIČNI ODTOK ZA MERODAJNO POVRATNO DOBO (STATISTIKA)
q_{max}	l/s	45.17	MAKSIMALNI DOPUSTNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
q_{om}	l/s	30.11	POVPREČNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
T	min	45.96	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V
V	m ³	406.03	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA POREINHOLDU
V	m ³	463.01	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA STATISTIKA
q_{MAX}	l/s/ha	532	MAKSIMALNI SPECIFIČNI NALIV
X_{MAX}		46298	
T_{max}	min	194.39	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V_{max}
V_{max}	m ³	1507.39	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA MAKSIMALNI DOTOK
ΔV	m ³	1101.36	$V_{max} - V$

DIMENZIONIRANJE MIKROLAGUNE NA IZTOKU IZ BAZENA			
A_p	m	3.0	DOLŽINA DNA LAGUNE NA IZTOKU
B_p	m	1.0	ŠIRINA DNA LAGUNE NA IZTOKU
H_v	m	0.80	POVPREČNA GLOBINA LAGUNE NA IZTOKU
A_m	m	7.80	DOLŽINA DNA TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDRARNEGA ZADRŽEVALNIKA
B_m	m	5.80	ŠIRINA DNA TRSTIČNE TERASE
H_{vm}	m	0.30	VIŠINA TRSTIČNE TERASE
M_{br1}		3	NAKLON BREŽIN LAGUN
M_{br2}		10	NAKLON BREŽIN TRSTIČNE TERASE
L_{PB}	m	13.80	DOLŽINA PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU
B_{PB}	m	11.80	ŠIRINA PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU
V_{zp}	m ³	13.2	VOLUMEN LAGUNE NA IZTOKU
V_{zm}	m ³	16.4	VOLUMEN TRSTIČNE LAGUNE
V_{PB}	m ³	29.5	VOLUMEN PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU

DIMENZIONIRANJE VSEDALNEGA BAZENA NA VTOKU			
Ap	m	2.0	DOLŽINA VSEDALNIKA NA VTOKU V Z.B
Bp	m	1.0	ŠIRINA VSEDALNIKA NA VTOKU
Hv	m	0.80	POVPREČNA GLOBINA VSEDALNIKA NA VTOKU
Am	m	6.80	DOLŽINA DNA TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	5.80	ŠIRINA DNA TRSTIČNE TERASE
Hvm	m	0.30	VIŠINA TRSTIČNE TERASE
Mbr1		3	NAKLON BREŽIN LAGUN
Mbr2		10	NAKLON BREŽIN TRSTIČNE TERASE
L _{PB}	m	12.80	DOLŽINA VSEDALNIKA
B _{PB}	m	11.80	ŠIRINA VSEDALNIKA
Vzp	m ³	10.4	VOLUMEN VSEDALNIKA
Vzm	m ³	14.6	VOLUMEN TRSTIČNE LAGUNE OB VSEDALNIKU
DIMENZIONIRANJE TRSTIČNE LAGUNE			
Ap	m	2.0	DOLŽINA DNA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Bp	m	5.8	ŠIRINA DNA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Hv	m	0.15	POVPREČNA GLOBINA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Am	m	2.00	DOLŽINA DNA PLITVE TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	8.80	ŠIRINA DNA PLITVE TRSTIČNE TERASE
Hvm	m	0.15	VIŠINA PLITVE TRSTIČNE TERASE
Mbr1		10	NAKLON BREŽIN GLOBOKE TRSTIČNE LAGUNE
Mbr2		10	NAKLON BREŽIN PLITVE TRSTIČNE TERASE
L _{PB}	m	2.00	DOLŽINA PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
B _{PB}	m	11.80	ŠIRINA PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
Vzp	m ³	2.2	VOLUMEN GLOBOKE TRSTIČNE LAGUNE
Vzm	m ³	2.7	VOLUMEN PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
V _{TL}	m ³	4.9	SKUPNI VOLUMEN RAZŠIRENE TRSTIČNE LAGUNE
V _{PB}	m ³	59.4	SKUPNI VOLUMEN PERMANENTNEGA BAZENA
L _{PB}	m	28.60	SKUPNA DOLŽINA PERMANENTNEGA BAZENA
B _{PB}	m	11.80	MAKSIMALNA ŠIRINA PERMANENTNEGA BAZENA
DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA DOTOKE T=1 LETO IN T=50LET			
Ap	m	28.6	DOLŽINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Bp	m	11.8	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Hv	m	0.35	POVPREČNA GLOBINA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Am	m	30.00	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODI
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	13.20	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODI
Hvm	m	0.35	VIŠINA VODE ZA ZADRŽEVANJE KATASTROFALNEGA NALIVA
Mbr1		2	NAKLON BREŽIN RAZŠIRENEGA BAZENA
Mbr2		2	NAKLON BREŽIN BAZENA ZA KATASTROFALNE NALIVE
L _{PB}	m	31.40	DOLŽINA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
B _{PB}	m	14.60	ŠIRINA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
Vzp	m ³	128.1	VOLUMEN RAZŠIRENEGA BAZENA
V _{PB}	m ³	187.6	SKUPNI VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA T=1
Vzm	m ³	148.6	VOLUMEN BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
V _{TL}	m ³	336.2	SKUPNI VOLUMEN BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA

PROJEKT: HC KOPER DRAGONJA
ZADRŽEVALNIK 6 (RP145)

PRISPEVNA POVRŠINA			
L_C	m	580	DOLŽINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
F_C	m ²	9828	POVRŠINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
φ		0.88	KOEFICIENT ODTOKA
T_c	min	12.8	ČAS KONCENTRACIJE
T	min	5.0	POVRATNA DOBA MERODAJNEGA NALIVA
q_M	l/s/ha	304	SPECIFIČNI NALIV
q_1	l/s/ha	141	SPECIFIČNI NALIV POVRATNE DOBE T=1 LETO (T=15min)
q_{krit}	l/s/ha	15	KRITIČNI NALIV
H_{100R}	mnm	2.70	MAKSIMALNA KOTA V ZADRŽEVALNEM BAZENU

HIDRAVLICNI PARAMETRI			
Q_M	l/s	263	MERODAJNI DOTOK
Q_{TV}	l/s	0.2	DOTOK TUJE VODE
Q	l/s	13.0	KRITIČNI DOTOK VODE Z ODVODNJAVANEGA CESTIŠČA
ΣQ	l/s	13.2	KRITIČNI DOTOK + DOTOK TUJE VODE
ΣQ_M	l/s	15.8	MAKSIMALNI KRITIČNI DOTOK

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA-TRSTIČNE LAGUNE			
Y		9.00	KOEFICIENT
p		1.00	POVRATNA DOBA NA KATERO SE DIMENZIONIRA ZAD. BAZEN
X		3381	
q	l/s/ha	68	SPECIFIČNI ODTOK ZA MERODAJNO POVRATNO DOBO (STATISTIKA)
q_{max}	l/s	13.15	MAKSIMALNI DOPUSTNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
q_{om}	l/s	8.77	POVPREČNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
T	min	45.78	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V
V	m ³	115.80	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA POREINHOLDU
q_{MAX}	l/s/ha	304	MAKSIMALNI SPECIFIČNI NALIV
X_{MAX}		26443	
T_{max}	min	144.21	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V_{max}
V_{max}	m ³	327.44	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA MAKSIMALNI DOTOK
ΔV	m ³	211.64	$V_{max} - V$

DIMENZIONIRANJE MIKROLAGUNE NA IZTOKU IZ BAZENA			
A_p	m	3.0	DOLŽINA DNA LAGUNE NA IZTOKU
B_p	m	1.0	ŠIRINA DNA LAGUNE NA IZTOKU
H_v	m	0.80	POVPREČNA GLOBINA LAGUNE NA IZTOKU
A_m	m	7.80	DOLŽINA DNA TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
B_m	m	5.80	ŠIRINA DNA TRSTIČNE TERASE
H_{vm}	m	0.30	VIŠINA TRSTIČNE TERASE
M_{br1}		3	NAKLON BREŽIN LAGUN
M_{br2}		10	NAKLON BREŽIN TRSTIČNE TERASE
L_{PB}	m	13.80	DOLŽINA PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU
B_{PB}	m	11.80	ŠIRINA PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU
V_{zp}	m ³	13.2	VOLUMEN LAGUNE NA IZTOKU
V_{zm}	m ³	16.4	VOLUMEN TRSTIČNE LAGUNE
V_{PB}	m ³	29.5	VOLUMEN PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU

DIMENZIONIRANJE VSEDALNEGA BAZENA NA VTOKU			
Ap	m	2.0	DOLŽINA VSEDALNIKA NA VTOKU V Z.B
Bp	m	1.0	ŠIRINA VSEDALNIKA NA VTOKU
Hv	m	0.80	POVPREČNA GLOBINA VSEDALNIKA NA VTOKU
Am	m	6.80	DOLŽINA DNA TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	5.80	ŠIRINA DNA TRSTIČNE TERASE
Hvm	m	0.30	VIŠINA TRSTIČNE TERASE
Mbr1		3	NAKLON BREŽIN LAGUN
Mbr2		10	NAKLON BREŽIN TRSTIČNE TERASE
L _{PB}	m	12.80	DOLŽINA VSEDALNIKA
B _{PB}	m	11.80	ŠIRINA VSEDALNIKA
Vzp	m ³	10.4	VOLUMEN VSEDALNIKA
Vzm	m ³	14.6	VOLUMEN TRSTIČNE LAGUNE OB VSEDALNIKU
DIMENZIONIRANJE TRSTIČNE LAGUNE			
Ap	m	2.0	DOLŽINA DNA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Bp	m	5.8	ŠIRINA DNA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Hv	m	0.15	POVPREČNA GLOBINA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Am	m	2.00	DOLŽINA DNA PLITVE TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	8.80	ŠIRINA DNA PLITVE TRSTIČNE TERASE
Hvm	m	0.15	VIŠINA PLITVE TRSTIČNE TERASE
Mbr1		10	NAKLON BREŽIN GLOBOKE TRSTIČNE LAGUNE
Mbr2		10	NAKLON BREŽIN PLITVE TRSTIČNE TERASE
L _{PB}	m	2.00	DOLŽINA PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
B _{PB}	m	11.80	ŠIRINA PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
Vzp	m ³	2.2	VOLUMEN GLOBOKE TRSTIČNE LAGUNE
Vzm	m ³	2.7	VOLUMEN PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
V _{TL}	m ³	4.9	SKUPNI VOLUMEN RAZŠIRENE TRSTIČNE LAGUNE
V _{PB}	m ³	59.4	SKUPNI VOLUMEN PERMANENTNEGA BAZENA
L _{PB}	m	28.60	SKUPNA DOLŽINA PERMANENTNEGA BAZENA
B _{PB}	m	11.80	MAKSIMALNA ŠIRINA PERMANENTNEGA BAZENA
DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA DOTOKE T=1 LETO IN T=50LET			
Ap	m	28.6	DOLŽINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Bp	m	11.8	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Hv	m	0.35	POVPREČNA GLOBINA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Am	m	30.00	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	13.20	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
Hvm	m	0.35	VIŠINA VODE ZA ZADRŽEVANJE KATASTROFALNEGA NALIVA
Mbr1		2	NAKLON BREŽIN RAZŠIRENEGA BAZENA
Mbr2		2	NAKLON BREŽIN BAZENA ZA KATASTROFALNE NALIVE
L _{PB}	m	31.40	DOLŽINA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
B _{PB}	m	14.60	ŠIRINA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
Vzp	m ³	128.1	VOLUMEN RAZŠIRENEGA BAZENA
V _{PB}	m ³	187.6	SKUPNI VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA T=1
Vzm	m ³	148.6	VOLUMEN BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
V _{TL}	m ³	336.2	SKUPNI VOLUMEN BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA

PROJEKT: HC KOPER DRAGONJA
ZADRŽEVALNIK 7 (P179)

PRISPEVNA POVRŠINA			
L_C	m	580	DOLŽINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
F_C	m ²	9344	POVRŠINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
φ		0.87	KOEFICIENT ODTOKA
T_c	min	8.3	ČAS KONCENTRACIJE
T	min	20.0	POVRATNA DOBA MERODAJNEGA NALIVA
q_M	l/s/ha	834	SPECIFIČNI NALIV
q_1	l/s/ha	141	SPECIFIČNI NALIV POVRATNE DOBE T=1 LETO (T=15min)
q_{krit}	l/s/ha	15	KRITIČNI NALIV
H_{100R}	mm	3.85	MAKSIMALNA KOTA V ZADRŽEVALNEM BAZENU

HIDRAVLICNI PARAMETRI			
Q_M	l/s	678	MERODAJNI DOTOK
Q_{TV}	l/s	0.2	DOTOK TUJE VODE
Q	l/s	12.2	KRITIČNI DOTOK VODE Z ODVODNJAVANEGA CESTIŠČA
ΣQ	l/s	12.4	KRITIČNI DOTOK + DOTOK TUJE VODE
ΣQ_M	l/s	14.8	MAKSIMALNI KRITIČNI DOTOK

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA-TRSTIČNE LAGUNE			
Y		9.00	KOEFICIENT
p		1.00	POVRATNA DOBA NA KATERO SE DIMENZIONIRA ZAD. BAZEN
X		3381	
q	l/s/ha	68	SPECIFIČNI ODTOK ZA MERODAJNO POVRATNO DOBO (STATISTIKA)
q_{max}	l/s	12.37	MAKSIMALNI DOPUSTNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
q_{om}	l/s	8.25	POVPREČNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
T	min	45.76	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V
V	m ³	111.05	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA POREINHOLDU
q_{MAX}	l/s/ha	834	MAKSIMALNI SPECIFIČNI NALIV
X_{MAX}		72586	
T_{max}	min	244.73	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V_{max}
V_{max}	m ³	513.27	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA MAKSIMALNI DOTOK
ΔV	m ³	402.23	$V_{max} - V$

DIMENZIONIRANJE MIKROLAGUNE NA IZTOKU IZ BAZENA			
A_p	m	2.0	DOLŽINA DNA LAGUNE NA IZTOKU
B_p	m	1.0	ŠIRINA DNA LAGUNE NA IZTOKU
H_v	m	0.80	POVPREČNA GLOBINA LAGUNE NA IZTOKU
A_m	m	6.80	DOLŽINA DNA TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
B_m	m	5.80	ŠIRINA DNA TRSTIČNE TERASE
H_{vm}	m	0.30	VIŠINA TRSTIČNE TERASE
M_{br1}		3	NAKLON BREŽIN LAGUN
M_{br2}		10	NAKLON BREŽIN TRSTIČNE TERASE
L_{PB}	m	12.80	DOLŽINA PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU
B_{PB}	m	11.80	ŠIRINA PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU
V_{zp}	m ³	10.4	VOLUMEN LAGUNE NA IZTOKU
V_{zm}	m ³	14.6	VOLUMEN TRSTIČNE LAGUNE
V_{PB}	m ³	25.1	VOLUMEN PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU

DIMENZIONIRANJE VSEDALNEGA BAZENA NA VTOKU			
Ap	m	2.0	DOLŽINA VSEDALNIKA NA VTOKU V Z.B
Bp	m	1.0	ŠIRINA VSEDALNIKA NA VTOKU
Hv	m	0.80	POVPREČNA GLOBINA VSEDALNIKA NA VTOKU
Am	m	6.80	DOLŽINA DNA TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	5.80	ŠIRINA DNA TRSTIČNE TERASE
Hvm	m	0.30	VIŠINA TRSTIČNE TERASE
Mbr1		3	NAKLON BREŽIN LAGUN
Mbr2		10	NAKLON BREŽIN TRSTIČNE TERASE
L _{PB}	m	12.80	DOLŽINA VSEDALNIKA
B _{PB}	m	11.80	ŠIRINA VSEDALNIKA
Vzp	m ³	10.4	VOLUMEN VSEDALNIKA
Vzm	m ³	14.6	VOLUMEN TRSTIČNE LAGUNE OB VSEDALNIKU
DIMENZIONIRANJE TRSTIČNE LAGUNE			
Ap	m	1.0	DOLŽINA DNA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Bp	m	5.8	ŠIRINA DNA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Hv	m	0.15	POVPREČNA GLOBINA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Am	m	1.00	DOLŽINA DNA PLITVE TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	8.80	ŠIRINA DNA PLITVE TRSTIČNE TERASE
Hvm	m	0.15	VIŠINA PLITVE TRSTIČNE TERASE
Mbr1		10	NAKLON BREŽIN GLOBOKE TRSTIČNE LAGUNE
Mbr2		10	NAKLON BREŽIN PLITVE TRSTIČNE TERASE
L _{PB}	m	1.00	DOLŽINA PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
B _{PB}	m	11.80	ŠIRINA PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
Vzp	m ³	1.1	VOLUMEN GLOBOKE TRSTIČNE LAGUNE
Vzm	m ³	1.4	VOLUMEN PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
V _{TL}	m ³	2.4	SKUPNI VOLUMEN RAZŠIRENE TRSTIČNE LAGUNE
V _{PB}	m ³	52.6	SKUPNI VOLUMEN PERMANENTNEGA BAZENA
L _{PB}	m	26.60	SKUPNA DOLŽINA PERMANENTNEGA BAZENA
B _{PB}	m	11.80	MAKSIMALNA ŠIRINA PERMANENTNEGA BAZENA
DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA DOTOKE T=1 LETO IN T=50LET			
Ap	m	26.6	DOLŽINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Bp	m	11.8	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Hv	m	0.35	POVPREČNA GLOBINA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Am	m	28.00	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	13.20	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
Hvm	m	0.85	VIŠINA VODE ZA ZADRŽEVANJE KATASTROFALNEGA NALIVA
Mbr1		2	NAKLON BREŽIN RAZŠIRENEGA BAZENA
Mbr2		2	NAKLON BREŽIN BAZENA ZA KATASTROFALNE NALIVE
L _{PB}	m	31.40	DOLŽINA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
B _{PB}	m	16.60	ŠIRINA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
Vzp	m ³	119.4	VOLUMEN RAZŠIRENEGA BAZENA
V _{PB}	m ³	171.9	SKUPNI VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA T=1
Vzm	m ³	372.5	VOLUMEN BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
V _{TL}	m ³	544.4	SKUPNI VOLUMEN BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA

PROJEKT: HC KOPER DRAGONJA
ZADRŽEVALNIK 8 (P197)

PRISPEVNA POVRŠINA			
L_C	m	580	DOLŽINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
F_C	m ²	9344	POVRŠINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
φ		0.87	KOEFICIENT ODTOKA
T_C	min	8.3	ČAS KONCENTRACIJE
T	min	10.0	POVRATNA DOBA MERODAJNEGA NALIVA
Q_M	l/s/ha	514	SPECIFIČNI NALIV
Q_1	l/s/ha	141	SPECIFIČNI NALIV POVRATNE DOBE T=1 LETO (T=15min)
Q_{krit}	l/s/ha	15	KRITIČNI NALIV
H_{100R}	mnm	3.90	MAKSIMALNA KOTA V ZADRŽEVALNEM BAZENU

HIDRAVLICNI PARAMETRI			
Q_M	l/s	417	MERODAJNI DOTOK
Q_{TV}	l/s	0.2	DOTOK TUJE VODE
Q	l/s	12.2	KRITIČNI DOTOK VODE Z ODVODNJAVANEGA CESTIŠČA
ΣQ	l/s	12.4	KRITIČNI DOTOK + DOTOK TUJE VODE
ΣQ_M	l/s	14.8	MAKSIMALNI KRITIČNI DOTOK

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA-TRSTIČNE LAGUNE			
Y		9.00	KOEFICIENT
p		1.00	POVRATNA DOBA NA KATERO SE DIMENZIONIRA ZAD. BAZEN
X		3381	
q	l/s/ha	68	SPECIFIČNI ODTOK ZA MERODAJNO POVRATNO DOBO (STATISTIKA)
q_{max}	l/s	12.37	MAKSIMALNI DOPUSTNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
q_{om}	l/s	8.25	POVPREČNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
T	min	45.76	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V
V	m ³	111.05	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA POREINHOLDU
q_{MAX}	l/s/ha	514	MAKSIMALNI SPECIFIČNI NALIV
X_{MAX}		44690	
T_{max}	min	190.09	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V_{max}
V_{max}	m ³	402.82	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA MAKSIMALNI DOTOK
ΔV	m ³	291.77	$V_{max} - V$

DIMENZIONIRANJE MIKROLAGUNE NA IZTOKU IZ BAZENA			
A_p	m	2.0	DOLŽINA DNA LAGUNE NA IZTOKU
B_p	m	1.0	ŠIRINA DNA LAGUNE NA IZTOKU
H_v	m	0.80	POVPREČNA GLOBINA LAGUNE NA IZTOKU
A_m	m	6.80	DOLŽINA DNA TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
B_m	m	5.80	ŠIRINA DNA TRSTIČNE TERASE
H_{vm}	m	0.30	VIŠINA TRSTIČNE TERASE
M_{br1}		3	NAKLON BREŽIN LAGUN
M_{br2}		10	NAKLON BREŽIN TRSTIČNE TERASE
L_{PB}	m	12.80	DOLŽINA PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU
B_{PB}	m	11.80	ŠIRINA PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU
V_{zp}	m ³	10.4	VOLUMEN LAGUNE NA IZTOKU
V_{zm}	m ³	14.6	VOLUMEN TRSTIČNE LAGUNE
V_{PB}	m ³	25.1	VOLUMEN PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU

DIMENZIONIRANJE USEDALNEGA BAZENA NA VTOKU			
Ap	m	2.0	DOLŽINA VSEDALNIKA NA VTOKU V Z.B
Bp	m	1.0	ŠIRINA VSEDALNIKA NA VTOKU
Hv	m	0.80	POVPREČNA GLOBINA VSEDALNIKA NA VTOKU
Am	m	6.80	DOLŽINA DNA TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	5.80	ŠIRINA DNA TRSTIČNE TERASE
Hvm	m	0.30	VIŠINA TRSTIČNE TERASE
Mbr1		3	NAKLON BREŽIN LAGUN
Mbr2		10	NAKLON BREŽIN TRSTIČNE TERASE
L _{PB}	m	12.80	DOLŽINA VSEDALNIKA
B _{PB}	m	11.80	ŠIRINA VSEDALNIKA
Vzp	m ³	10.4	VOLUMEN VSEDALNIKA
Vzm	m ³	14.6	VOLUMEN TRSTIČNE LAGUNE OB VSEDALNIKU
DIMENZIONIRANJE TRSTIČNE LAGUNE			
Ap	m	20.0	DOLŽINA DNA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Bp	m	5.8	ŠIRINA DNA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Hv	m	0.15	POVPREČNA GLOBINA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Am	m	20.00	DOLŽINA DNA PLITVE TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	10.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	18.80	ŠIRINA DNA PLITVE TRSTIČNE TERASE
Hvm	m	0.15	VIŠINA PLITVE TRSTIČNE TERASE
Mbr1		10	NAKLON BREŽIN GLOBOKE TRSTIČNE LAGUNE
Mbr2		10	NAKLON BREŽIN PLITVE TRSTIČNE TERASE
L _{PB}	m	20.00	DOLŽINA PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
B _{PB}	m	21.80	ŠIRINA PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
Vzp	m ³	21.9	VOLUMEN GLOBOKE TRSTIČNE LAGUNE
Vzm	m ³	56.4	VOLUMEN PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
V _{TL}	m ³	78.3	SKUPNI VOLUMEN RAZŠIRENE TRSTIČNE LAGUNE
V _{PB}	m ³	128.4	SKUPNI VOLUMEN PERMANENTNEGA BAZENA
L _{PB}	m	45.60	SKUPNA DOLŽINA PERMANENTNEGA BAZENA
B _{PB}	m	21.80	MAKSIMALNA ŠIRINA PERMANENTNEGA BAZENA
DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA DOTOKE T=1 LETO IN T=50LET			
Ap	m	45.6	DOLŽINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Bp	m	21.8	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Hv	m	0.15	POVPREČNA GLOBINA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Am	m	46.50	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	22.70	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
Hvm	m	0.35	VIŠINA VODE ZA ZADRŽEVANJE KATASTROFALNEGA NALIVA
Mbr1		3	NAKLON BREŽIN RAZŠIRENEGA BAZENA
Mbr2		3	NAKLON BREŽIN BAZENA ZA KATASTROFALNE NALIVE
L _{PB}	m	48.61	DOLŽINA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
B _{PB}	m	24.81	ŠIRINA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
Vzp	m ³	115.0	VOLUMEN RAZŠIRENEGA BAZENA
V _{PB}	m ³	243.4	SKUPNI VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA T=1
Vzm	m ³	300.0	VOLUMEN BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
V _{TL}	m ³	543.4	SKUPNI VOLUMEN BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA

PROJEKT: HC KOPER DRAGONJA
ZADRŽEVALNIK 9 (P216)

PRISPEVNA POVRŠINA			
L_c	m	120	DOLŽINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
F_c	m ²	3183	POVRŠINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
φ		0.87	KOEFICIENT ODTOKA
T_c	min	6.6	ČAS KONCENTRACIJE
T	min	5.0	POVRATNA DOBA MERODAJNEGA NALIVA
Q_M	l/s/ha	518	SPECIFIČNI NALIV
Q_1	l/s/ha	141	SPECIFIČNI NALIV POVRATNE DOBE T=1 LETO (T=15min)
Q_{krit}	l/s/ha	15	KRITIČNI NALIV
H_{100R}	mm	4.62	MAKSIMALNA KOTA V ZADRŽEVALNEM BAZENU
HIDRAVLICNI PARAMETRI			
Q_M	l/s	144	MERODAJNI DOTOK
Q_{TV}	l/s	0.0	DOTOK TUJE VODE
Q	l/s	4.2	KRITIČNI DOTOK VODE Z ODVODNJAVANEGA CESTIŠČA
ΣQ	l/s	4.2	KRITIČNI DOTOK + DOTOK TUJE VODE
ΣQ_M	l/s	5.0	MAKSIMALNI KRITIČNI DOTOK

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA-TRSTIČNE LAGUNE			
Y		9.00	KOEFICIENT
p		1.00	POVRATNA DOBA NA KATERO SE DIMENZIONIRA ZAD. BAZEN
X		3381	
q	l/s/ha	68	SPECIFIČNI ODTOK ZA MERODAJNO POVRATNO DOBO (STATISTIKA)
q_{max}	l/s	4.19	MAKSIMALNI DOPUSTNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
q_{om}	l/s	2.79	POVPREČNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
T	min	45.92	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V
V	m ³	38.16	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA POREINHOLDU
q_{MAX}	l/s/ha	518	MAKSIMALNI SPECIFIČNI NALIV
X_{MAX}		45117	
T_{max}	min	191.61	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V_{max}
V_{max}	m ³	138.35	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA MAKSIMALNI DOTOK
ΔV	m ³	100.18	$V_{max} - V$
DIMENZIONIRANJE MIKROLAGUNE NA IZTOKU IZ BAZENA			
A_p	m	1.0	DOLŽINA DNA LAGUNE NA IZTOKU
B_p	m	0.5	ŠIRINA DNA LAGUNE NA IZTOKU
H_v	m	0.80	POVPREČNA GLOBINA LAGUNE NA IZTOKU
A_m	m	5.80	DOLŽINA DNA TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
B_m	m	5.30	ŠIRINA DNA TRSTIČNE TERASE
H_{vm}	m	0.30	VIŠINA TRSTIČNE TERASE
M_{br1}		3	NAKLON BREŽIN LAGUN
M_{br2}		10	NAKLON BREŽIN TRSTIČNE TERASE
L_{PB}	m	11.80	DOLŽINA PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU
B_{PB}	m	11.30	ŠIRINA PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU
V_{zp}	m ³	6.4	VOLUMEN LAGUNE NA IZTOKU
V_{zm}	m ³	12.0	VOLUMEN TRSTIČNE LAGUNE
V_{PB}	m ³	18.4	VOLUMEN PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU

DIMENZIONIRANJE VSEDALNEGA BAZENA NA VTOKU			
Ap	m	1.0	DOLŽINA VSEDALNIKA NA VTOKU V Z.B
Bp	m	0.5	ŠIRINA VSEDALNIKA NA VTOKU
Hv	m	0.80	POVPREČNA GLOBINA VSEDALNIKA NA VTOKU
Am	m	5.80	DOLŽINA DNA TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	5.30	ŠIRINA DNA TRSTIČNE TERASE
Hvm	m	0.30	VIŠINA TRSTIČNE TERASE
Mbr1		3	NAKLON BREŽIN LAGUN
Mbr2		10	NAKLON BREŽIN TRSTIČNE TERASE
L _{PB}	m	11.80	DOLŽINA VSEDALNIKA
B _{PB}	m	11.30	ŠIRINA VSEDALNIKA
Vzp	m ³	6.4	VOLUMEN VSEDALNIKA
Vzm	m ³	12.0	VOLUMEN TRSTIČNE LAGUNE OB VSEDALNIKU
DIMENZIONIRANJE TRSTIČNE LAGUNE			
Ap	m	0.0	DOLŽINA DNA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Bp	m	5.3	ŠIRINA DNA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Hv	m	0.15	POVPREČNA GLOBINA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Am	m	0.00	DOLŽINA DNA PLITVE TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	8.30	ŠIRINA DNA PLITVE TRSTIČNE TERASE
Hvm	m	0.15	VIŠINA PLITVE TRSTIČNE TERASE
Mbr1		10	NAKLON BREŽIN GLOBOKE TRSTIČNE LAGUNE
Mbr2		10	NAKLON BREŽIN PLITVE TRSTIČNE TERASE
L _{PB}	m	0.00	DOLŽINA PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
B _{PB}	m	11.30	ŠIRINA PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
Vzp	m ³	0.0	VOLUMEN GLOBOKE TRSTIČNE LAGUNE
Vzm	m ³	0.0	VOLUMEN PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
V _{TL}	m ³	0.0	SKUPNI VOLUMEN RAZŠIRENE TRSTIČNE LAGUNE
V _{PB}	m ³	36.8	SKUPNI VOLUMEN PERMANENTNEGA BAZENA
L _{PB}	m	23.60	SKUPNA DOLŽINA PERMANENTNEGA BAZENA
B _{PB}	m	11.30	MAKSIMALNA ŠIRINA PERMANENTNEGA BAZENA
DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA DOTOKE T=1 LETO IN T=50LET			
Ap	m	23.6	DOLŽINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Bp	m	11.3	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Hv	m	0.14	POVPREČNA GLOBINA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Am	m	24.45	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	12.15	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
Hvm	m	0.33	VIŠINA VODE ZA ZADRŽEVANJE KATASTROFALNEGA NALIVA
Mbr1		3	NAKLON BREŽIN RAZŠIRENEGA BAZENA
Mbr2		3	NAKLON BREŽIN BAZENA ZA KATASTROFALNE NALIVE
L _{PB}	m	26.43	DOLŽINA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
B _{PB}	m	14.13	ŠIRINA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
Vzp	m ³	40.0	VOLUMEN RAZŠIRENEGA BAZENA
V _{PB}	m ³	76.8	SKUPNI VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA T=1
Vzm	m ³	110.0	VOLUMEN BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
V _{TL}	m ³	186.8	SKUPNI VOLUMEN BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA

PROJEKT: HC KOPER DRAGONJA
ZADRŽEVALNIK PODVOZ 3-2

PRISPEVNA POVRŠINA			
L_c	m	320	DOLŽINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
F_c	m ²	7653	POVRŠINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
φ		0.84	KOEFICIENT ODTOKA
T_c	min	7.8	ČAS KONCENTRACIJE
T	min	5.0	POVRATNA DOBA MERODAJNEGA NALIVA
q_M	l/s/ha	443	SPECIFIČNI NALIV
q_1	l/s/ha	141	SPECIFIČNI NALIV POVRATNE DOBE T=1 LETO (T=15min)
q_{krit}	l/s/ha	15	KRITIČNI NALIV
H_{100R}	mm	6.45	MAKSIMALNA KOTA V ZADRŽEVALNEM BAZENU

HIDRAVLICNI PARAMETRI			
Q_M	l/s	285	MERODAJNI DOTOK
Q_{TV}	l/s	0.1	DOTOK TUJE VODE
Q	l/s	9.6	KRITIČNI DOTOK VODE Z ODVODNJAVANEGA CESTIŠČA
ΣQ	l/s	9.7	KRITIČNI DOTOK + DOTOK TUJE VODE
ΣQ_M	l/s	11.7	MAKSIMALNI KRITIČNI DOTOK

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA-TRSTIČNE LAGUNE			
Y		9.00	KOEFICIENT
p		1.00	POVRATNA DOBA NA KATERO SE DIMENZIONIRA ZAD. BAZEN
X		3381	
q	l/s/ha	68	SPECIFIČNI ODTOK ZA MERODAJNO POVRATNO DOBO (STATISTIKA)
q_{max}	l/s	9.74	MAKSIMALNI DOPUSTNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
q_{om}	l/s	6.49	POVPREČNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
T	min	45.88	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V
V	m ³	88.11	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA POREINHOLDU
q_{MAX}	l/s/ha	443	MAKSIMALNI SPECIFIČNI NALIV
X_{MAX}		38552	
T_{max}	min	176.32	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V_{max}
V_{max}	m ³	296.40	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA MAKSIMALNI DOTOK
ΔV	m ³	208.29	$V_{max} - V$

DIMENZIONIRANJE MIKROLAGUNE NA IZTOKU IZ BAZENA			
A_p	m	2.0	DOLŽINA DNA LAGUNE NA IZTOKU
B_p	m	1.0	ŠIRINA DNA LAGUNE NA IZTOKU
H_v	m	0.80	POVPREČNA GLOBINA LAGUNE NA IZTOKU
A_m	m	6.80	DOLŽINA DNA TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
B_m	m	5.80	ŠIRINA DNA TRSTIČNE TERASE
H_{vm}	m	0.30	VIŠINA TRSTIČNE TERASE
M_{br1}		3	NAKLON BREŽIN LAGUN
M_{br2}		10	NAKLON BREŽIN TRSTIČNE TERASE
L_{PB}	m	12.80	DOLŽINA PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU
B_{PB}	m	11.80	ŠIRINA PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU
V_{zp}	m ³	10.4	VOLUMEN LAGUNE NA IZTOKU
V_{zm}	m ³	14.6	VOLUMEN TRSTIČNE LAGUNE
V_{PB}	m ³	25.1	VOLUMEN PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU

DIMENZIONIRANJE VSEDALNEGA BAZENA NA VTOKU			
Ap	m	2.0	DOLŽINA VSEDALNIKA NA VTOKU V Z.B
Bp	m	1.0	ŠIRINA VSEDALNIKA NA VTOKU
Hv	m	0.80	POVPREČNA GLOBINA VSEDALNIKA NA VTOKU
Am	m	6.80	DOLŽINA DNA TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	5.80	ŠIRINA DNA TRSTIČNE TERASE
Hvm	m	0.30	VIŠINA TRSTIČNE TERASE
Mbr1		3	NAKLON BREŽIN LAGUN
Mbr2		10	NAKLON BREŽIN TRSTIČNE TERASE
L _{PB}	m	12.80	DOLŽINA VSEDALNIKA
B _{PB}	m	11.80	ŠIRINA VSEDALNIKA
Vzp	m ³	10.4	VOLUMEN VSEDALNIKA
Vzm	m ³	14.6	VOLUMEN TRSTIČNE LAGUNE OB VSEDALNIKU
DIMENZIONIRANJE TRSTIČNE LAGUNE			
Ap	m	2.0	DOLŽINA DNA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Bp	m	5.8	ŠIRINA DNA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Hv	m	0.15	POVPREČNA GLOBINA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Am	m	2.00	DOLŽINA DNA PLITVE TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	8.80	ŠIRINA DNA PLITVE TRSTIČNE TERASE
Hvm	m	0.15	VIŠINA PLITVE TRSTIČNE TERASE
Mbr1		10	NAKLON BREŽIN GLOBOKE TRSTIČNE LAGUNE
Mbr2		10	NAKLON BREŽIN PLITVE TRSTIČNE TERASE
L _{PB}	m	2.00	DOLŽINA PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
B _{PB}	m	11.80	ŠIRINA PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
Vzp	m ³	2.2	VOLUMEN GLOBOKE TRSTIČNE LAGUNE
Vzm	m ³	2.7	VOLUMEN PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
V _{TL}	m ³	4.9	SKUPNI VOLUMEN RAZŠIRENE TRSTIČNE LAGUNE
V _{PB}	m ³	55.0	SKUPNI VOLUMEN PERMANENTNEGA BAZENA
L _{PB}	m	27.60	SKUPNA DOLŽINA PERMANENTNEGA BAZENA
B _{PB}	m	11.80	MAKSIMALNA ŠIRINA PERMANENTNEGA BAZENA
DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA DOTOKE T=1 LETO IN T=50LET			
Ap	m	27.6	DOLŽINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Bp	m	11.8	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Hv	m	0.25	POVPREČNA GLOBINA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Am	m	29.10	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	13.30	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
Hvm	m	0.35	VIŠINA VODE ZA ZADRŽEVANJE KATASTROFALNEGA NALIVA
Mbr1		3	NAKLON BREŽIN RAZŠIRENEGA BAZENA
Mbr2		3	NAKLON BREŽIN BAZENA ZA KATASTROFALNE NALIVE
L _{PB}	m	31.20	DOLŽINA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
B _{PB}	m	15.40	ŠIRINA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
Vzp	m ³	88.9	VOLUMEN RAZŠIRENEGA BAZENA
V _{PB}	m ³	143.9	SKUPNI VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA T=1
Vzm	m ³	150.4	VOLUMEN BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
V _{TL}	m ³	294.2	SKUPNI VOLUMEN BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA

PROJEKT: HC KOPER DRAGONJA
ZADRŽEVALNIK 11 (P242)

PRISPEVNA POVRŠINA			
L_c	m	900	DOLŽINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
F_c	m ²	28189	POVRŠINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
φ		0.85	KOEFICIENT ODTOKA
T_c	min	12.6	ČAS KONCENTRACIJE
T	min	25.0	POVRATNA DOBA MERODAJNEGA NALIVA
q_M	l/s/ha	446	SPECIFIČNI NALIV
q_1	l/s/ha	141	SPECIFIČNI NALIV POVRATNE DOBE T=1 LETO (T=15min)
q_{krit}	l/s/ha	15	KRITIČNI NALIV
H_{100R}	mm	10.67	MAKSIMALNA KOTA V ZADRŽEVALNEM BAZENU

HIDRAVLICNI PARAMETRI			
Q_M	l/s	1068	MERODAJNI DOTOK
Q_{TV}	l/s	0.3	DOTOK TUJE VODE
Q	l/s	35.9	KRITIČNI DOTOK VODE Z ODVODNJAVANEGA CESTIŠČA
ΣQ	l/s	36.2	KRITIČNI DOTOK + DOTOK TUJE VODE
ΣQ_M	l/s	43.5	MAKSIMALNI KRITIČNI DOTOK

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA-TRSTIČNE LAGUNE			
Y		9.00	KOEFICIENT
p		1.00	POVRATNA DOBA NA KATERO SE DIMENZIONIRA ZAD. BAZEN
X		3381	
q	l/s/ha	68	SPECIFIČNI ODTOK ZA MERODAJNO POVRATNO DOBO (STATISTIKA)
q_{max}	l/s	36.22	MAKSIMALNI DOPUSTNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
q_{om}	l/s	24.15	POVPREČNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
T	min	45.95	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V
V	m ³	321.62	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA POREINHOLDU
q_{MAX}	l/s/ha	446	MAKSIMALNI SPECIFIČNI NALIV
X_{MAX}		38798	
T_{max}	min	177.14	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V_{max}
V_{max}	m ³	1101.95	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA MAKSIMALNI DOTOK
ΔV	m ³	780.33	$V_{max} - V$

DIMENZIONIRANJE MIKROLAGUNE NA IZTOKU IZ BAZENA			
A_p	m	8.0	DOLŽINA DNA LAGUNE NA IZTOKU
B_p	m	3.0	ŠIRINA DNA LAGUNE NA IZTOKU
H_v	m	0.80	POVPREČNA GLOBINA LAGUNE NA IZTOKU
A_m	m	12.80	DOLŽINA DNA TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
B_m	m	7.80	ŠIRINA DNA TRSTIČNE TERASE
H_{vm}	m	0.30	VIŠINA TRSTIČNE TERASE
M_{br1}		3	NAKLON BREŽIN LAGUN
M_{br2}		10	NAKLON BREŽIN TRSTIČNE TERASE
L_{PB}	m	18.80	DOLŽINA PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU
B_{PB}	m	13.80	ŠIRINA PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU
V_{zp}	m ³	43.4	VOLUMEN LAGUNE NA IZTOKU
V_{zm}	m ³	32.7	VOLUMEN TRSTIČNE LAGUNE
V_{PB}	m ³	76.1	VOLUMEN PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU

DIMENZIONIRANJE VSEDALNEGA BAZENA NA VTOKU			
Ap	m	5.0	DOLŽINA VSEDALNIKA NA VTOKU V Z.B
Bp	m	3.0	ŠIRINA VSEDALNIKA NA VTOKU
Hv	m	0.80	POVPREČNA GLOBINA VSEDALNIKA NA VTOKU
Am	m	9.80	DOLŽINA DNA TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	7.80	ŠIRINA DNA TRSTIČNE TERASE
Hvm	m	0.30	VIŠINA TRSTIČNE TERASE
Mbr1		3	NAKLON BREŽIN LAGUN
Mbr2		10	NAKLON BREŽIN TRSTIČNE TERASE
L _{PB}	m	15.80	DOLŽINA VSEDALNIKA
B _{PB}	m	13.80	ŠIRINA VSEDALNIKA
Vzp	m ³	30.4	VOLUMEN VSEDALNIKA
Vzm	m ³	25.7	VOLUMEN TRSTIČNE LAGUNE OB VSEDALNIKU
DIMENZIONIRANJE TRSTIČNE LAGUNE			
Ap	m	12.0	DOLŽINA DNA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Bp	m	7.8	ŠIRINA DNA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Hv	m	0.15	POVPREČNA GLOBINA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Am	m	12.00	DOLŽINA DNA PLITVE TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	10.80	ŠIRINA DNA PLITVE TRSTIČNE TERASE
Hvm	m	0.15	VIŠINA PLITVE TRSTIČNE TERASE
Mbr1		10	NAKLON BREŽIN GLOBOKE TRSTIČNE LAGUNE
Mbr2		10	NAKLON BREŽIN PLITVE TRSTIČNE TERASE
L _{PB}	m	12.00	DOLŽINA PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
B _{PB}	m	13.80	ŠIRINA PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
Vzp	m ³	16.7	VOLUMEN GLOBOKE TRSTIČNE LAGUNE
Vzm	m ³	19.5	VOLUMEN PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
V _{TL}	m ³	36.2	SKUPNI VOLUMEN RAZŠIRENE TRSTIČNE LAGUNE
V _{PB}	m ³	168.5	SKUPNI VOLUMEN PERMANENTNEGA BAZENA
L _{PB}	m	46.60	SKUPNA DOLŽINA PERMANENTNEGA BAZENA
B _{PB}	m	13.80	MAKSIMALNA ŠIRINA PERMANENTNEGA BAZENA
DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA DOTOKE T=1 LETO IN T=50LET			
Ap	m	46.6	DOLŽINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Bp	m	13.8	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Hv	m	0.50	POVPREČNA GLOBINA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Am	m	49.60	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	16.80	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
Hvm	m	1.00	VIŠINA VODE ZA ZADRŽEVANJE KATASTROFALNEGA NALIVA
Mbr1		3	NAKLON BREŽIN RAZŠIRENEGA BAZENA
Mbr2		3	NAKLON BREŽIN BAZENA ZA KATASTROFALNE NALIVE
L _{PB}	m	55.60	DOLŽINA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
B _{PB}	m	22.80	ŠIRINA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
Vzp	m ³	367.6	VOLUMEN RAZŠIRENEGA BAZENA
V _{PB}	m ³	536.1	SKUPNI VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA T=1
Vzm	m ³	1025.0	VOLUMEN BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
V _{TL}	m ³	1561.1	SKUPNI VOLUMEN BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA

PROJEKT: HC KOPER DRAGONJA
ZADRŽEVALNIK MK12 (P295)

PRISPEVNA POVRŠINA			
L_C	m	380	DOLŽINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
F_C	m ²	8704	POVRŠINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
φ		0.84	KOEFICIENT ODTOKA
T_c	min	6.9	ČAS KONCENTRACIJE
T	min	25.0	POVRATNA DOBA MERODAJNEGA NALIVA
q_M	l/s/ha	795	SPECIFIČNI NALIV
q_1	l/s/ha	141	SPECIFIČNI NALIV POVRATNE DOBE T=1 LETO (T=15min)
q_{krit}	l/s/ha	15	KRITIČNI NALIV
H_{100R}	mnm	29.89	MAKSIMALNA KOTA V ZADRŽEVALNEM BAZENU

HIDRAVLICNI PARAMETRI			
Q_M	l/s	581	MERODAJNI DOTOK
Q_{TV}	l/s	0.1	DOTOK TUJE VODE
Q	l/s	11.0	KRITIČNI DOTOK VODE Z ODVODNJAVANEGA CESTIŠČA
ΣQ	l/s	11.1	KRITIČNI DOTOK + DOTOK TUJE VODE
ΣQ_M	l/s	13.3	MAKSIMALNI KRITIČNI DOTOK

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA-TRSTIČNE LAGUNE			
Y		9.00	KOEFICIENT
p		1.00	POVRATNA DOBA NA KATERO SE DIMENZIONIRA ZAD. BAZEN
X		3381	
q	l/s/ha	68	SPECIFIČNI ODTOK ZA MERODAJNO POVRATNO DOBO (STATISTIKA)
q_{max}	l/s	11.08	MAKSIMALNI DOPUSTNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
q_{om}	l/s	7.39	POVPREČNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
T	min	45.87	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V
V	m ³	100.59	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA POREINHOLDU
q_{MAX}	l/s/ha	795	MAKSIMALNI SPECIFIČNI NALIV
X_{MAX}		69183	
T_{max}	min	239.20	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V_{max}
V_{max}	m ³	451.74	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA MAKSIMALNI DOTOK
ΔV	m ³	351.15	$V_{max} - V$

DIMENZIONIRANJE MIKROLAGUNE NA IZTOKU IZ BAZENA			
A_p	m	3.0	DOLŽINA DNA LAGUNE NA IZTOKU
B_p	m	1.0	ŠIRINA DNA LAGUNE NA IZTOKU
H_v	m	0.80	POVPREČNA GLOBINA LAGUNE NA IZTOKU
A_m	m	7.80	DOLŽINA DNA TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
B_m	m	5.80	ŠIRINA DNA TRSTIČNE TERASE
H_{vm}	m	0.30	VIŠINA TRSTIČNE TERASE
M_{br1}		3	NAKLON BREŽIN LAGUN
M_{br2}		10	NAKLON BREŽIN TRSTIČNE TERASE
L_{PB}	m	13.80	DOLŽINA PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU
B_{PB}	m	11.80	ŠIRINA PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU
V_{zp}	m ³	13.2	VOLUMEN LAGUNE NA IZTOKU
V_{zm}	m ³	16.4	VOLUMEN TRSTIČNE LAGUNE
V_{PB}	m ³	29.5	VOLUMEN PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU

DIMENZIONIRANJE USEDALNEGA BAZENA NA VTOKU			
Ap	m	2.0	DOLŽINA VSEDALNIKA NA VTOKU V Z.B
Bp	m	1.0	ŠIRINA VSEDALNIKA NA VTOKU
Hv	m	0.80	POVPREČNA GLOBINA VSEDALNIKA NA VTOKU
Am	m	6.80	DOLŽINA DNA TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	5.80	ŠIRINA DNA TRSTIČNE TERASE
Hvm	m	0.30	VIŠINA TRSTIČNE TERASE
Mbr1		3	NAKLON BREŽIN LAGUN
Mbr2		10	NAKLON BREŽIN TRSTIČNE TERASE
L _{PB}	m	12.80	DOLŽINA VSEDALNIKA
B _{PB}	m	11.80	ŠIRINA VSEDALNIKA
Vzp	m ³	10.4	VOLUMEN VSEDALNIKA
Vzm	m ³	14.6	VOLUMEN TRSTIČNE LAGUNE OB VSEDALNIKU
DIMENZIONIRANJE TRSTIČNE LAGUNE			
Ap	m	0.0	DOLŽINA DNA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Bp	m	5.8	ŠIRINA DNA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Hv	m	0.15	POVPREČNA GLOBINA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Am	m	0.00	DOLŽINA DNA PLITVE TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	8.80	ŠIRINA DNA PLITVE TRSTIČNE TERASE
Hvm	m	0.15	VIŠINA PLITVE TRSTIČNE TERASE
Mbr1		10	NAKLON BREŽIN GLOBOKE TRSTIČNE LAGUNE
Mbr2		10	NAKLON BREŽIN PLITVE TRSTIČNE TERASE
L _{PB}	m	0.00	DOLŽINA PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
B _{PB}	m	11.80	ŠIRINA PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
Vzp	m ³	0.0	VOLUMEN GLOBOKE TRSTIČNE LAGUNE
Vzm	m ³	0.0	VOLUMEN PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
V _{TL}	m ³	0.0	SKUPNI VOLUMEN RAZŠIRENE TRSTIČNE LAGUNE
V _{PB}	m ³	54.6	SKUPNI VOLUMEN PERMANENTNEGA BAZENA
L _{PB}	m	26.60	SKUPNA DOLŽINA PERMANENTNEGA BAZENA
B _{PB}	m	11.80	MAKSIMALNA ŠIRINA PERMANENTNEGA BAZENA
DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA DOTOKE T=1 LETO IN T=50LET			
Ap	m	26.6	DOLŽINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Bp	m	11.8	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Hv	m	0.30	POVPREČNA GLOBINA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Am	m	28.40	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	13.60	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
Hvm	m	0.75	VIŠINA VODE ZA ZADRŽEVANJE KATASTROFALNEGA NALIVA
Mbr1		3	NAKLON BREŽIN RAZŠIRENEGA BAZENA
Mbr2		3	NAKLON BREŽIN BAZENA ZA KATASTROFALNE NALIVE
L _{PB}	m	32.90	DOLŽINA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
B _{PB}	m	18.10	ŠIRINA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
Vzp	m ³	104.7	VOLUMEN RAZŠIRENEGA BAZENA
V _{PB}	m ³	159.3	SKUPNI VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA T=1
Vzm	m ³	358.8	VOLUMEN BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
V _{TL}	m ³	518.1	SKUPNI VOLUMEN BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA

PROJEKT: HC KOPER DRAGONJA
ZADRŽEVALNIK 13 (P314)

PRISPEVNA POVRŠINA			
L_C	m	1070	DOLŽINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
F_C	m ²	22698	POVRŠINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
φ		0.87	KOEFICIENT ODTOKA
T_c	min	13.4	ČAS KONCENTRACIJE
T	min	25.0	POVRATNA DOBA MERODAJNEGA NALIVA
q_M	l/s/ha	429	SPECIFIČNI NALIV
q_1	l/s/ha	141	SPECIFIČNI NALIV POVRATNE DOBE T=1 LETO (T=15min)
q_{krit}	l/s/ha	15	KRITIČNI NALIV
H_{100R}	mm	46.00	MAKSIMALNA KOTA V ZADRŽEVALNEM BAZENU

HIDRAVLICNI PARAMETRI			
Q_M	l/s	846	MERODAJNI DOTOK
Q_{TV}	l/s	0.3	DOTOK TUJE VODE
Q	l/s	29.6	KRITIČNI DOTOK VODE Z ODVODNJAVANEGA CESTIŠČA
ΣQ	l/s	30.0	KRITIČNI DOTOK + DOTOK TUJE VODE
ΣQ_M	l/s	35.9	MAKSIMALNI KRITIČNI DOTOK

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA-TRSTIČNE LAGUNE			
Y		9.00	KOEFICIENT
p		1.00	POVRATNA DOBA NA KATERO SE DIMENZIONIRA ZAD. BAZEN
X		3381	
q	l/s/ha	68	SPECIFIČNI ODTOK ZA MERODAJNO POVRATNO DOBO (STATISTIKA)
q_{max}	l/s	29.95	MAKSIMALNI DOPUSTNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
q_{om}	l/s	19.97	POVPREČNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
T	min	45.86	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V
V	m ³	263.86	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA POREINHOLDU
q_{MAX}	l/s/ha	429	MAKSIMALNI SPECIFIČNI NALIV
X_{MAX}		37296	
T_{max}	min	173.19	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V_{max}
V_{max}	m ³	888.62	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA MAKSIMALNI DOTOK
ΔV	m ³	624.76	$V_{max} - V$

DIMENZIONIRANJE MIKROLAGUNE NA IZTOKU IZ BAZENA			
A_p	m	3.0	DOLŽINA DNA LAGUNE NA IZTOKU
B_p	m	1.0	ŠIRINA DNA LAGUNE NA IZTOKU
H_v	m	0.00	POVPREČNA GLOBINA LAGUNE NA IZTOKU
A_m	m	3.00	DOLŽINA DNA TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
B_m	m	1.00	ŠIRINA DNA TRSTIČNE TERASE
H_{vm}	m	0.30	VIŠINA TRSTIČNE TERASE
M_{br1}		3	NAKLON BREŽIN LAGUN
M_{br2}		10	NAKLON BREŽIN TRSTIČNE TERASE
L_{PB}	m	9.00	DOLŽINA PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU
B_{PB}	m	7.00	ŠIRINA PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU
V_{zp}	m ³	0.0	VOLUMEN LAGUNE NA IZTOKU
V_{zm}	m ³	3.0	VOLUMEN TRSTIČNE LAGUNE
V_{PB}	m ³	3.0	VOLUMEN PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU

DIMENZIONIRANJE USEDALNEGA BAZENA NA VTOKU			
Ap	m	3.0	DOLŽINA VSEDALNIKA NA VTOKU V Z.B
Bp	m	1.0	ŠIRINA VSEDALNIKA NA VTOKU
Hv	m	0.00	POVPREČNA GLOBINA VSEDALNIKA NA VTOKU
Am	m	3.00	DOLŽINA DNA TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	1.00	ŠIRINA DNA TRSTIČNE TERASE
Hvm	m	0.30	VIŠINA TRSTIČNE TERASE
Mbr1		3	NAKLON BREŽIN LAGUN
Mbr2		10	NAKLON BREŽIN TRSTIČNE TERASE
L _{PB}	m	9.00	DOLŽINA VSEDALNIKA
B _{PB}	m	7.00	ŠIRINA VSEDALNIKA
Vzp	m ³	0.0	VOLUMEN VSEDALNIKA
Vzm	m ³	3.0	VOLUMEN TRSTIČNE LAGUNE OB VSEDALNIKU
DIMENZIONIRANJE TRSTIČNE LAGUNE			
Ap	m	0.0	DOLŽINA DNA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Bp	m	1.0	ŠIRINA DNA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Hv	m	0.15	POVPREČNA GLOBINA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Am	m	0.00	DOLŽINA DNA PLITVE TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	4.00	ŠIRINA DNA PLITVE TRSTIČNE TERASE
Hvm	m	0.15	VIŠINA PLITVE TRSTIČNE TERASE
Mbr1		10	NAKLON BREŽIN GLOBOKE TRSTIČNE LAGUNE
Mbr2		10	NAKLON BREŽIN PLITVE TRSTIČNE TERASE
L _{PB}	m	0.00	DOLŽINA PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
B _{PB}	m	7.00	ŠIRINA PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
Vzp	m ³	0.0	VOLUMEN GLOBOKE TRSTIČNE LAGUNE
Vzm	m ³	0.0	VOLUMEN PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
V _{TL}	m ³	0.0	SKUPNI VOLUMEN RAZŠIRENE TRSTIČNE LAGUNE
V _{PB}	m ³	6.0	SKUPNI VOLUMEN PERMANENTNEGA BAZENA
L _{PB}	m	18.00	SKUPNA DOLŽINA PERMANENTNEGA BAZENA
B _{PB}	m	7.00	MAKSIMALNA ŠIRINA PERMANENTNEGA BAZENA
DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA DOTOKE T=1 LETO IN T=50LET			
Ap	m	18.0	DOLŽINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Bp	m	7.0	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Hv	m	1.35	POVPREČNA GLOBINA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Am	m	23.40	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	12.40	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
Hvm	m	0.85	VIŠINA VODE ZA ZADRŽEVANJE KATASTROFALNEGA NALIVA
Mbr1		2	NAKLON BREŽIN RAZŠIRENEGA BAZENA
Mbr2		2	NAKLON BREŽIN BAZENA ZA KATASTROFALNE NALIVE
L _{PB}	m	26.80	DOLŽINA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
B _{PB}	m	15.80	ŠIRINA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
Vzp	m ³	267.8	VOLUMEN RAZŠIRENEGA BAZENA
V _{PB}	m ³	273.8	SKUPNI VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA T=1
Vzm	m ³	279.8	VOLUMEN BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
V _{TL}	m ³	553.6	SKUPNI VOLUMEN BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA

PROJEKT: HC KOPER DRAGONJA
ZADRŽEVALNIK 14 (472)

PRISPEVNA POVRŠINA			
L_C	m	840	DOLŽINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
F_C	m ²	19790	POVRŠINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
φ		0.83	KOEFICIENT ODTOKA
T_C	min	9.9	ČAS KONCENTRACIJE
T	min	25.0	POVRATNA DOBA MERODAJNEGA NALIVA
q_M	l/s/ha	537	SPECIFIČNI NALIV
q_1	l/s/ha	141	SPECIFIČNI NALIV POVRATNE DOBE T=1 LETO (T=15min)
q_{krit}	l/s/ha	15	KRITIČNI NALIV
H_{100R}	mnm	99.50	MAKSIMALNA KOTA V ZADRŽEVALNEM BAZENU

HIDRAVLICNI PARAMETRI			
Q_M	l/s	882	MERODAJNI DOTOK
Q_{50}	l/s	1005	DOTOK POVRATNE DOBE T=50 LET
Q_{MAX}	l/s	1774	MAKSIMALNI DOTOK (POLNA CEV)
Q_{AMAX}	l/s	1005	ABSOLUTNI MAKSIMALNI DOTOK (TOK POD TLAKOM)
Q_{TV}	l/s	0.3	DOTOK TUJE VODE
Q	l/s	24.6	KRITIČNI DOTOK VODE Z ODVODNJAVANEGA CESTIŠČA
ΣQ	l/s	24.9	KRITIČNI DOTOK + DOTOK TUJE VODE
ΣQ_M	l/s	29.9	MAKSIMALNI KRITIČNI DOTOK

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA			
Y		9.00	KOEFICIENT
p		1.00	POVRATNA DOBA NA KATERO SE DIMENZIONIRA ZAD. BAZEN
X		3381	
q	l/s/ha	62	SPECIFIČNI ODTOK ZA MERODAJNO POVRATNO DOBO PO REINHOLDU
X_s		3748	
q	l/s/ha	68	SPECIFIČNI ODTOK ZA MERODAJNO POVRATNO DOBO (STATISTIKA)
Q_{SNV}	m ³ /s	0.10	SREDNJI NISKI PRETOK V RECIPIENTU
q_{max}	l/s	24.90	MAKSIMALNI DOPUSTNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
q_{om}	l/s	16.60	POVPREČNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
T	min	45.87	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V
V	m ³	223.00	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA POREINHOLDU
V	m ³	254.13	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA STATISTIKA
q_{MAX}	l/s/ha	537	MAKSIMALNI SPECIFIČNI NALIV
X_{MAX}		46720	
T_{max}	min	194.98	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V_{max}
V_{max}	m ³	831.42	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA MAKSIMALNI DOTOK
ΔV	m ³	608.42	$V_{max} - V$

BETONSKI ZADRŽEVALNI BAZEN			
V	m ³	223.00	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA POREINHOLDU
ΔV	m ³	608.00	$V_{max} - V$
$V + \Delta V$	m ³	831.00	SKUPNI VOLUMEN BAZENA
H	m	3.40	VIŠINA BAZENA
B	m	9.80	ŠIRINA BAZENA
L	m	24.94	DOLŽINA BAZENA

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA

PROJEKT: HC KOPER DRAGONJA
ZADRŽEVALNIK 15 (P514)

PRISPEVNA POVRŠINA			
L_C	m	820	DOLŽINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
F_C	m ²	19498	POVRŠINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
φ		0.87	KOEFICIENT ODTOKA
T_C	min	10.5	ČAS KONCENTRACIJE
T	min	25.0	POVRATNA DOBA MERODAJNEGA NALIVA
q_M	l/s/ha	510	SPECIFIČNI NALIV
q_1	l/s/ha	141	SPECIFIČNI NALIV POVRATNE DOBE T=1 LETO (T=15min)
q_{krit}	l/s/ha	15	KRITIČNI NALIV
H_{100R}	mm	59.15	MAKSIMALNA KOTA V ZADRŽEVALNEM BAZENU

HIDRAVLICNI PARAMETRI			
Q_M	l/s	865	MERODAJNI DOTOK
Q_{TV}	l/s	0.3	DOTOK TUJE VODE
Q	l/s	25.4	KRITIČNI DOTOK VODE Z ODVODNJAVANEGA CESTIŠČA
ΣQ	l/s	25.7	KRITIČNI DOTOK + DOTOK TUJE VODE
ΣQ_M	l/s	30.8	MAKSIMALNI KRITIČNI DOTOK

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA-TRSTIČNE LAGUNE			
Y		9.00	KOEFICIENT
p		1.00	POVRATNA DOBA NA KATERO SE DIMENZIONIRA ZAD. BAZEN
X		3381	
q	l/s/ha	68	SPECIFIČNI ODTOK ZA MERODAJNO POVRATNO DOBO (STATISTIKA)
q_{max}	l/s	25.70	MAKSIMALNI DOPUSTNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
q_{om}	l/s	17.13	POVPREČNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
T	min	45.89	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V
V	m ³	229.72	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA POREINHOLDU
q_{MAX}	l/s/ha	510	MAKSIMALNI SPECIFIČNI NALIV
X_{MAX}		44384	
T_{max}	min	189.87	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V_{max}
V_{max}	m ³	836.37	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA MAKSIMALNI DOTOK
ΔV	m ³	606.65	$V_{max} - V$

DIMENZIONIRANJE MIKROLAGUNE NA IZTOKU IZ BAZENA			
A_p	m	5.0	DOLŽINA DNA LAGUNE NA IZTOKU
B_p	m	2.5	ŠIRINA DNA LAGUNE NA IZTOKU
H_v	m	0.80	POVPREČNA GLOBINA LAGUNE NA IZTOKU
A_m	m	9.80	DOLŽINA DNA TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
B_m	m	7.30	ŠIRINA DNA TRSTIČNE TERASE
H_{vm}	m	0.30	VIŠINA TRSTIČNE TERASE
M_{br1}		3	NAKLON BREŽIN LAGUN
M_{br2}		10	NAKLON BREŽIN TRSTIČNE TERASE
L_{PB}	m	15.80	DOLŽINA PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU
B_{PB}	m	13.30	ŠIRINA PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU
V_{zp}	m ³	27.5	VOLUMEN LAGUNE NA IZTOKU
V_{zm}	m ³	24.3	VOLUMEN TRSTIČNE LAGUNE
V_{PB}	m ³	51.7	VOLUMEN PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU

DIMENZIONIRANJE USEDALNEGA BAZENA NA VTOKU			
Ap	m	5.0	DOLŽINA VSEDALNIKA NA VTOKU V Z.B
Bp	m	2.5	ŠIRINA VSEDALNIKA NA VTOKU
Hv	m	0.80	POVPREČNA GLOBINA VSEDALNIKA NA VTOKU
Am	m	9.80	DOLŽINA DNA TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	7.30	ŠIRINA DNA TRSTIČNE TERASE
Hvm	m	0.30	VIŠINA TRSTIČNE TERASE
Mbr1		3	NAKLON BREŽIN LAGUN
Mbr2		10	NAKLON BREŽIN TRSTIČNE TERASE
L _{PB}	m	15.80	DOLŽINA VSEDALNIKA
B _{PB}	m	13.30	ŠIRINA VSEDALNIKA
Vzp	m ³	27.5	VOLUMEN VSEDALNIKA
Vzm	m ³	24.3	VOLUMEN TRSTIČNE LAGUNE OB VSEDALNIKU
DIMENZIONIRANJE TRSTIČNE LAGUNE			
Ap	m	20.0	DOLŽINA DNA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Bp	m	7.3	ŠIRINA DNA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Hv	m	0.15	POVPREČNA GLOBINA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Am	m	20.00	DOLŽINA DNA PLITVE TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	10.30	ŠIRINA DNA PLITVE TRSTIČNE TERASE
Hvm	m	0.15	VIŠINA PLITVE TRSTIČNE TERASE
Mbr1		10	NAKLON BREŽIN GLOBOKE TRSTIČNE LAGUNE
Mbr2		10	NAKLON BREŽIN PLITVE TRSTIČNE TERASE
L _{PB}	m	20.00	DOLŽINA PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
B _{PB}	m	13.30	ŠIRINA PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
Vzp	m ³	26.4	VOLUMEN GLOBOKE TRSTIČNE LAGUNE
Vzm	m ³	30.9	VOLUMEN PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
V _{TL}	m ³	57.3	SKUPNI VOLUMEN RAZŠIRENE TRSTIČNE LAGUNE
V _{PB}	m ³	160.8	SKUPNI VOLUMEN PERMANENTNEGA BAZENA
L _{PB}	m	51.60	SKUPNA DOLŽINA PERMANENTNEGA BAZENA
B _{PB}	m	13.30	MAKSIMALNA ŠIRINA PERMANENTNEGA BAZENA
DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA DOTOKE T=1 LETO IN T=50LET			
Ap	m	51.6	DOLŽINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Bp	m	13.3	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Hv	m	0.32	POVPREČNA GLOBINA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Am	m	52.88	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	14.58	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
Hvm	m	0.71	VIŠINA VODE ZA ZADRŽEVANJE KATASTROFALNEGA NALIVA
Mbr1		2	NAKLON BREŽIN RAZŠIRENEGA BAZENA
Mbr2		2	NAKLON BREŽIN BAZENA ZA KATASTROFALNE NALIVE
L _{PB}	m	55.72	DOLŽINA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
B _{PB}	m	17.42	ŠIRINA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
Vzp	m ³	233.0	VOLUMEN RAZŠIRENEGA BAZENA
V _{PB}	m ³	393.8	SKUPNI VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA T=1
Vzm	m ³	614.5	VOLUMEN BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
V _{TL}	m ³	1008.3	SKUPNI VOLUMEN BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA

PROJEKT: HC KOPER DRAGONJA
ZADRŽEVALNIK 16 (P545)

PRISPEVNA POVRŠINA			
L_C	m	620	DOLŽINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
F_C	m ²	46674	POVRŠINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
φ		0.79	KOEFICIENT ODTOKA
T_c	min	8.2	ČAS KONCENTRACIJE
T	min	10.0	POVRATNA DOBA MERODAJNEGA NALIVA
q_M	l/s/ha	523	SPECIFIČNI NALIV
q_1	l/s/ha	141	SPECIFIČNI NALIV POVRATNE DOBE T=1 LETO (T=15min)
q_{krit}	l/s/ha	15	KRITIČNI NALIV
H_{100R}	mm	46.56	MAKSIMALNA KOTA V ZADRŽEVALNEM BAZENU

HIDRAVLICNI PARAMETRI			
Q_M	l/s	1929	MERODAJNI DOTOK
Q_{TV}	l/s	0.2	DOTOK TUJE VODE
Q	l/s	55.3	KRITIČNI DOTOK VODE Z ODVODNJAVANEGA CESTIŠČA
ΣQ	l/s	55.5	KRITIČNI DOTOK + DOTOK TUJE VODE
ΣQ_M	l/s	66.6	MAKSIMALNI KRITIČNI DOTOK

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA-TRSTIČNE LAGUNE			
Y		9.00	KOEFICIENT
p		1.00	POVRATNA DOBA NA KATERO SE DIMENZIONIRA ZAD. BAZEN
X		3381	
q	l/s/ha	68	SPECIFIČNI ODTOK ZA MERODAJNO POVRATNO DOBO (STATISTIKA)
q_{max}	l/s	55.50	MAKSIMALNI DOPUSTNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
q_{om}	l/s	37.00	POVPREČNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
T	min	46.07	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V
V	m ³	505.36	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA POREINHOLDU
q_{MAX}	l/s/ha	523	MAKSIMALNI SPECIFIČNI NALIV
X_{MAX}		45525	
T_{max}	min	193.07	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V_{max}
V_{max}	m ³	1849.41	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA MAKSIMALNI DOTOK
ΔV	m ³	1344.04	$V_{max} - V$
DIMENZIONIRANJE MIKROLAGUNE NA IZTOKU IZ BAZENA			
A_p	m	30.0	DOLŽINA DNA LAGUNE NA IZTOKU
B_p	m	10.0	ŠIRINA DNA LAGUNE NA IZTOKU
H_v	m	0.80	POVPREČNA GLOBINA LAGUNE NA IZTOKU
A_m	m	34.80	DOLŽINA DNA TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
B_m	m	14.80	ŠIRINA DNA TRSTIČNE TERASE
H_{vm}	m	0.30	VIŠINA TRSTIČNE TERASE
M_{br1}		3	NAKLON BREŽIN LAGUN
M_{br2}		10	NAKLON BREŽIN TRSTIČNE TERASE
L_{PB}	m	40.80	DOLŽINA PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU
B_{PB}	m	20.80	ŠIRINA PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU
V_{zp}	m ³	319.9	VOLUMEN LAGUNE NA IZTOKU
V_{zm}	m ³	157.3	VOLUMEN TRSTIČNE LAGUNE
V_{PB}	m ³	477.2	VOLUMEN PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU

DIMENZIONIRANJE VSEDALNEGA BAZENA NA VTOKU			
Ap	m	20.0	DOLŽINA VSEDALNIKA NA VTOKU V Z.B
Bp	m	10.0	ŠIRINA VSEDALNIKA NA VTOKU
Hv	m	0.80	POVPREČNA GLOBINA VSEDALNIKA NA VTOKU
Am	m	24.80	DOLŽINA DNA TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	14.80	ŠIRINA DNA TRSTIČNE TERASE
Hvm	m	0.30	VIŠINA TRSTIČNE TERASE
Mbr1		3	NAKLON BREŽIN LAGUN
Mbr2		10	NAKLON BREŽIN TRSTIČNE TERASE
L _{PB}	m	30.80	DOLŽINA VSEDALNIKA
B _{PB}	m	20.80	ŠIRINA VSEDALNIKA
Vzp	m ³	220.7	VOLUMEN VSEDALNIKA
Vzm	m ³	112.9	VOLUMEN TRSTIČNE LAGUNE OB VSEDALNIKU
DIMENZIONIRANJE TRSTIČNE LAGUNE			
Ap	m	10.0	DOLŽINA DNA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Bp	m	14.8	ŠIRINA DNA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Hv	m	0.15	POVPREČNA GLOBINA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Am	m	10.00	DOLŽINA DNA PLITVE TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	17.80	ŠIRINA DNA PLITVE TRSTIČNE TERASE
Hvm	m	0.15	VIŠINA PLITVE TRSTIČNE TERASE
Mbr1		10	NAKLON BREŽIN GLOBOKE TRSTIČNE LAGUNE
Mbr2		10	NAKLON BREŽIN PLITVE TRSTIČNE TERASE
L _{PB}	m	10.00	DOLŽINA PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
B _{PB}	m	20.80	ŠIRINA PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
Vzp	m ³	24.5	VOLUMEN GLOBOKE TRSTIČNE LAGUNE
Vzm	m ³	26.7	VOLUMEN PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
V _{TL}	m ³	51.2	SKUPNI VOLUMEN RAZŠIRENE TRSTIČNE LAGUNE
V _{PB}	m ³	861.9	SKUPNI VOLUMEN PERMANENTNEGA BAZENA
L _{PB}	m	81.60	SKUPNA DOLŽINA PERMANENTNEGA BAZENA
B _{PB}	m	20.80	MAKSIMALNA ŠIRINA PERMANENTNEGA BAZENA
DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA DOTOKE T=1 LETO IN T=50LET			
Ap	m	81.6	DOLŽINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Bp	m	20.8	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Hv	m	0.29	POVPREČNA GLOBINA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Am	m	83.34	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	22.54	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
Hvm	m	0.65	VIŠINA VODE ZA ZADRŽEVANJE KATASTROFALNEGA NALIVA
Mbr1		3	NAKLON BREŽIN RAZŠIRENEGA BAZENA
Mbr2		3	NAKLON BREŽIN BAZENA ZA KATASTROFALNE NALIVE
L _{PB}	m	87.24	DOLŽINA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
B _{PB}	m	26.44	ŠIRINA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
Vzp	m ³	518.2	VOLUMEN RAZŠIRENEGA BAZENA
V _{PB}	m ³	1380.1	SKUPNI VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA T=1
Vzm	m ³	1353.7	VOLUMEN BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
V _{TL}	m ³	2733.8	SKUPNI VOLUMEN BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA

PROJEKT: HC KOPER DRAGONJA
ZADRŽEVALNIK 17 (P562)

PRISPEVNA POVRŠINA			
L_C	m	320	DOLŽINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
F_C	m ²	8260	POVRŠINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
φ		0.85	KOEFICIENT ODTOKA
T_c	min	7.3	ČAS KONCENTRACIJE
T	min	25.0	POVRATNA DOBA MERODAJNEGA NALIVA
Q_M	l/s/ha	750	SPECIFIČNI NALIV
q_1	l/s/ha	141	SPECIFIČNI NALIV POVRATNE DOBE T=1 LETO (T=15min)
q_{krit}	l/s/ha	15	KRITIČNI NALIV
H_{100R}	mm	39.42	MAKSIMALNA KOTA V ZADRŽEVALNEM BAZENU

HIDRAVLICNI PARAMETRI			
Q_M	l/s	524	MERODAJNI DOTOK
Q_{TV}	l/s	0.1	DOTOK TUJE VODE
Q	l/s	10.5	KRITIČNI DOTOK VODE Z ODVODNJAVANEGA CESTIŠČA
ΣQ	l/s	10.6	KRITIČNI DOTOK + DOTOK TUJE VODE
ΣQ_M	l/s	12.7	MAKSIMALNI KRITIČNI DOTOK

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA-TRSTIČNE LAGUNE			
Y		9.00	KOEFICIENT
p		1.00	POVRATNA DOBA NA KATERO SE DIMENZIONIRA ZAD. BAZEN
X		3381	
q	l/s/ha	68	SPECIFIČNI ODTOK ZA MERODAJNO POVRATNO DOBO (STATISTIKA)
q_{max}	l/s	10.57	MAKSIMALNI DOPUSTNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
q_{om}	l/s	7.05	POVPREČNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
T	min	45.90	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V
V	m ³	95.90	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA POREINHOLDU
q_{MAX}	l/s/ha	750	MAKSIMALNI SPECIFIČNI NALIV
X_{MAX}		65278	
T_{max}	min	232.24	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V_{max}
V_{max}	m ³	418.91	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA MAKSIMALNI DOTOK
ΔV	m ³	323.01	$V_{max} - V$

DIMENZIONIRANJE MIKROLAGUNE NA IZTOKU IZ BAZENA			
A_p	m	2.0	DOLŽINA DNA LAGUNE NA IZTOKU
B_p	m	1.0	ŠIRINA DNA LAGUNE NA IZTOKU
H_v	m	0.80	POVPREČNA GLOBINA LAGUNE NA IZTOKU
A_m	m	6.80	DOLŽINA DNA TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
B_m	m	5.80	ŠIRINA DNA TRSTIČNE TERASE
H_{vm}	m	0.30	VIŠINA TRSTIČNE TERASE
M_{br1}		3	NAKLON BREŽIN LAGUN
M_{br2}		10	NAKLON BREŽIN TRSTIČNE TERASE
L_{PB}	m	12.80	DOLŽINA PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU
B_{PB}	m	11.80	ŠIRINA PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU
V_{zp}	m ³	10.4	VOLUMEN LAGUNE NA IZTOKU
V_{zm}	m ³	14.6	VOLUMEN TRSTIČNE LAGUNE
V_{PB}	m ³	25.1	VOLUMEN PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU

DIMENZIONIRANJE VSEDALNEGA BAZENA NA VTOKU			
Ap	m	2.0	DOLŽINA VSEDALNIKA NA VTOKU V Z.B
Bp	m	1.0	ŠIRINA VSEDALNIKA NA VTOKU
Hv	m	0.80	POVPREČNA GLOBINA VSEDALNIKA NA VTOKU
Am	m	6.80	DOLŽINA DNA TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	5.80	ŠIRINA DNA TRSTIČNE TERASE
Hvm	m	0.30	VIŠINA TRSTIČNE TERASE
Mbr1		3	NAKLON BREŽIN LAGUN
Mbr2		10	NAKLON BREŽIN TRSTIČNE TERASE
L _{PB}	m	12.80	DOLŽINA VSEDALNIKA
B _{PB}	m	11.80	ŠIRINA VSEDALNIKA
Vzp	m ³	10.4	VOLUMEN VSEDALNIKA
Vzm	m ³	14.6	VOLUMEN TRSTIČNE LAGUNE OB VSEDALNIKU
DIMENZIONIRANJE TRSTIČNE LAGUNE			
Ap	m	0.0	DOLŽINA DNA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Bp	m	5.8	ŠIRINA DNA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Hv	m	0.15	POVPREČNA GLOBINA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Am	m	0.00	DOLŽINA DNA PLITVE TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	8.80	ŠIRINA DNA PLITVE TRSTIČNE TERASE
Hvm	m	0.15	VIŠINA PLITVE TRSTIČNE TERASE
Mbr1		10	NAKLON BREŽIN GLOBOKE TRSTIČNE LAGUNE
Mbr2		10	NAKLON BREŽIN PLITVE TRSTIČNE TERASE
L _{PB}	m	0.00	DOLŽINA PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
B _{PB}	m	11.80	ŠIRINA PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
Vzp	m ³	0.0	VOLUMEN GLOBOKE TRSTIČNE LAGUNE
Vzm	m ³	0.0	VOLUMEN PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
V _{TL}	m ³	0.0	SKUPNI VOLUMEN RAZŠIRENE TRSTIČNE LAGUNE
V _{PB}	m ³	50.1	SKUPNI VOLUMEN PERMANENTNEGA BAZENA
L _{PB}	m	25.60	SKUPNA DOLŽINA PERMANENTNEGA BAZENA
B _{PB}	m	11.80	MAKSIMALNA ŠIRINA PERMANENTNEGA BAZENA
DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA DOTOKE T=1 LETO IN T=50LET			
Ap	m	25.6	DOLŽINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Bp	m	11.8	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Hv	m	0.30	POVPREČNA GLOBINA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Am	m	27.40	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	13.60	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
Hvm	m	0.71	VIŠINA VODE ZA ZADRŽEVANJE KATASTROFALNEGA NALIVA
Mbr1		3	NAKLON BREŽIN RAZŠIRENEGA BAZENA
Mbr2		3	NAKLON BREŽIN BAZENA ZA KATASTROFALNE NALIVE
L _{PB}	m	31.66	DOLŽINA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
B _{PB}	m	17.86	ŠIRINA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
Vzp	m ³	100.9	VOLUMEN RAZŠIRENEGA BAZENA
V _{PB}	m ³	151.0	SKUPNI VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA T=1
Vzm	m ³	324.9	VOLUMEN BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
V _{TL}	m ³	475.9	SKUPNI VOLUMEN BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA

PROJEKT: HC KOPER DRAGONJA
ZADRŽEVALNIK 18 (P580)

PRISPEVNA POVRŠINA			
L_C	m	400	DOLŽINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
F_C	m ²	8410	POVRŠINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
φ		0.84	KOEFICIENT ODTOKA
T_c	min	9.0	ČAS KONCENTRACIJE
T	min	25.0	POVRATNA DOBA MERODAJNEGA NALIVA
q_M	l/s/ha	589	SPECIFIČNI NALIV
q_1	l/s/ha	141	SPECIFIČNI NALIV POVRATNE DOBE T=1 LETO (T=15min)
q_{krit}	l/s/ha	15	KRITIČNI NALIV
H_{100R}	mm	33.56	MAKSIMALNA KOTA V ZADRŽEVALNEM BAZENU

HIDRAVLICNI PARAMETRI			
Q_M	l/s	416	MERODAJNI DOTOK
Q_{50}	l/s	476	DOTOK POVRATNE DOBE T=50 LET
Q_{MAX}	l/s	1774	MAKSIMALNI DOTOK (POLNA CEV)
Q_{AMAX}	l/s	476	ABSOLUTNI MAKSIMALNI DOTOK (TOK POD TLAKOM)
Q_{TV}	l/s	0.1	DOTOK TUJE VODE
Q	l/s	10.6	KRITIČNI DOTOK VODE Z ODVODNJAVANEGA CESTIŠČA
ΣQ	l/s	10.7	KRITIČNI DOTOK + DOTOK TUJE VODE
ΣQ_M	l/s	12.9	MAKSIMALNI KRITIČNI DOTOK

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA-TRSTIČNE LAGUNE			
Y		9.00	KOEFICIENT
p		1.00	POVRATNA DOBA NA KATERO SE DIMENZIONIRA ZAD. BAZEN
X		3381	
q	l/s/ha	68	SPECIFIČNI ODTOK ZA MERODAJNO POVRATNO DOBO (STATISTIKA)
q_{max}	l/s	10.72	MAKSIMALNI DOPUSTNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
q_{om}	l/s	7.15	POVPREČNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
T	min	45.84	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V
V	m ³	96.27	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA POREINHOLDU
q_{MAX}	l/s/ha	589	MAKSIMALNI SPECIFIČNI NALIV
X_{MAX}		51251	
T_{max}	min	204.52	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V_{max}
V_{max}	m ³	374.82	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA MAKSIMALNI DOTOK
ΔV	m ³	278.55	$V_{max} - V$

DIMENZIONIRANJE MIKROLAGUNE NA IZTOKU IZ BAZENA			
A_p	m	2.0	DOLŽINA DNA LAGUNE NA IZTOKU
B_p	m	1.0	ŠIRINA DNA LAGUNE NA IZTOKU
H_v	m	0.80	POVPREČNA GLOBINA LAGUNE NA IZTOKU
A_m	m	6.80	DOLŽINA DNA TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
B_m	m	5.80	ŠIRINA DNA TRSTIČNE TERASE
H_{vm}	m	0.30	VIŠINA TRSTIČNE TERASE
M_{br1}		3	NAKLON BREŽIN LAGUN
M_{br2}		10	NAKLON BREŽIN TRSTIČNE TERASE
L_{PB}	m	12.80	DOLŽINA PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU
B_{PB}	m	11.80	ŠIRINA PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU
V_{zp}	m ³	10.4	VOLUMEN LAGUNE NA IZTOKU
V_{zm}	m ³	14.6	VOLUMEN TRSTIČNE LAGUNE
V_{PB}	m ³	25.1	VOLUMEN PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU

DIMENZIONIRANJE VSEDALNEGA BAZENA NA VTOKU			
Ap	m	2.0	DOLŽINA VSEDALNIKA NA VTOKU V Z.B
Bp	m	1.0	ŠIRINA VSEDALNIKA NA VTOKU
Hv	m	0.80	POVPREČNA GLOBINA VSEDALNIKA NA VTOKU
Am	m	6.80	DOLŽINA DNA TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	5.80	ŠIRINA DNA TRSTIČNE TERASE
Hvm	m	0.30	VIŠINA TRSTIČNE TERASE
Mbr1		3	NAKLON BREŽIN LAGUN
Mbr2		10	NAKLON BREŽIN TRSTIČNE TERASE
L _{PB}	m	12.80	DOLŽINA VSEDALNIKA
B _{PB}	m	11.80	ŠIRINA VSEDALNIKA
Vzp	m ³	10.4	VOLUMEN VSEDALNIKA
Vzm	m ³	14.6	VOLUMEN TRSTIČNE LAGUNE OB VSEDALNIKU
DIMENZIONIRANJE TRSTIČNE LAGUNE			
Ap	m	0.0	DOLŽINA DNA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Bp	m	5.8	ŠIRINA DNA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Hv	m	0.15	POVPREČNA GLOBINA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Am	m	0.00	DOLŽINA DNA PLITVE TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	8.80	ŠIRINA DNA PLITVE TRSTIČNE TERASE
Hvm	m	0.15	VIŠINA PLITVE TRSTIČNE TERASE
Mbr1		10	NAKLON BREŽIN GLOBOKE TRSTIČNE LAGUNE
Mbr2		10	NAKLON BREŽIN PLITVE TRSTIČNE TERASE
L _{PB}	m	0.00	DOLŽINA PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
B _{PB}	m	11.80	ŠIRINA PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
Vzp	m ³	0.0	VOLUMEN GLOBOKE TRSTIČNE LAGUNE
Vzm	m ³	0.0	VOLUMEN PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
V _{TL}	m ³	0.0	SKUPNI VOLUMEN RAZŠIRENE TRSTIČNE LAGUNE
V _{PB}	m ³	50.1	SKUPNI VOLUMEN PERMANENTNEGA BAZENA
L _{PB}	m	25.60	SKUPNA DOLŽINA PERMANENTNEGA BAZENA
B _{PB}	m	11.80	MAKSIMALNA ŠIRINA PERMANENTNEGA BAZENA
DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA DOTOKE T=1 LETO IN T=50LET			
Ap	m	25.6	DOLŽINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Bp	m	11.8	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Hv	m	0.29	POVPREČNA GLOBINA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Am	m	27.34	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODI
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	13.54	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODI
Hvm	m	0.65	VIŠINA VODE ZA ZADRŽEVANJE KATASTROFALNEGA NALIVA
Mbr1		3	NAKLON BREŽIN RAZŠIRENEGA BAZENA
Mbr2		3	NAKLON BREŽIN BAZENA ZA KATASTROFALNE NALIVE
L _{PB}	m	31.24	DOLŽINA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
B _{PB}	m	17.44	ŠIRINA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
Vzp	m ³	97.2	VOLUMEN RAZŠIRENEGA BAZENA
V _{PB}	m ³	147.3	SKUPNI VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA T=1
Vzm	m ³	290.9	VOLUMEN BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
V _{TL}	m ³	438.2	SKUPNI VOLUMEN BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA

PROJEKT: HC KOPER DRAGONJA
ZADRŽEVALNIK 19 (P608)

PRISPEVNA POVRŠINA			
L_C	m	460	DOLŽINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
F_C	m ²	9217	POVRŠINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
φ		0.83	KOEFICIENT ODTOKA
T_c	min	11.0	ČAS KONCENTRACIJE
T	min	5.0	POVRATNA DOBA MERODAJNEGA NALIVA
q_M	l/s/ha	332	SPECIFIČNI NALIV
q_1	l/s/ha	141	SPECIFIČNI NALIV POVRATNE DOBE T=1 LETO (T=15min)
q_{krit}	l/s/ha	15	KRITIČNI NALIV
H_{100R}	mm	31.00	MAKSIMALNA KOTA V ZADRŽEVALNEM BAZENU

HIDRAVLICNI PARAMETRI			
Q_M	l/s	254	MERODAJNI DOTOK
Q_{TV}	l/s	0.1	DOTOK TUJE VODE
Q	l/s	11.5	KRITIČNI DOTOK VODE Z ODVODNJAVANEGA CESTIŠČA
ΣQ	l/s	11.6	KRITIČNI DOTOK + DOTOK TUJE VODE
ΣQ_M	l/s	13.9	MAKSIMALNI KRITIČNI DOTOK

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA-TRSTIČNE LAGUNE			
Y		9.00	KOEFICIENT
p		1.00	POVRATNA DOBA NA KATERO SE DIMENZIONIRA ZAD. BAZEN
X		3381	
q	l/s/ha	68	SPECIFIČNI ODTOK ZA MERODAJNO POVRATNO DOBO (STATISTIKA)
q_{max}	l/s	11.62	MAKSIMALNI DOPUSTNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
q_{om}	l/s	7.75	POVPREČNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
T	min	45.82	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V
V	m ³	103.30	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA POREINHOLDU
q_{MAX}	l/s/ha	332	MAKSIMALNI SPECIFIČNI NALIV
X_{MAX}		28905	
T_{max}	min	151.30	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V_{max}
V_{max}	m ³	303.84	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA MAKSIMALNI DOTOK
ΔV	m ³	200.54	$V_{max} - V$

DIMENZIONIRANJE MIKROLAGUNE NA IZTOKU IZ BAZENA			
A_p	m	2.0	DOLŽINA DNA LAGUNE NA IZTOKU
B_p	m	1.0	ŠIRINA DNA LAGUNE NA IZTOKU
H_v	m	0.80	POVPREČNA GLOBINA LAGUNE NA IZTOKU
A_m	m	6.80	DOLŽINA DNA TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
B_m	m	5.80	ŠIRINA DNA TRSTIČNE TERASE
H_{vm}	m	0.30	VIŠINA TRSTIČNE TERASE
M_{br1}		3	NAKLON BREŽIN LAGUN
M_{br2}		10	NAKLON BREŽIN TRSTIČNE TERASE
L_{PB}	m	12.80	DOLŽINA PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU
B_{PB}	m	11.80	ŠIRINA PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU
V_{zp}	m ³	10.4	VOLUMEN LAGUNE NA IZTOKU
V_{zm}	m ³	14.6	VOLUMEN TRSTIČNE LAGUNE
V_{PB}	m ³	25.1	VOLUMEN PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU

DIMENZIONIRANJE USEDALNEGA BAZENA NA VTOKU			
Ap	m	2.0	DOLŽINA VSEDALNIKA NA VTOKU V Z.B
Bp	m	1.0	ŠIRINA VSEDALNIKA NA VTOKU
Hv	m	0.80	POVPREČNA GLOBINA VSEDALNIKA NA VTOKU
Am	m	6.80	DOLŽINA DNA TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	5.80	ŠIRINA DNA TRSTIČNE TERASE
Hvm	m	0.30	VIŠINA TRSTIČNE TERASE
Mbr1		3	NAKLON BREŽIN LAGUN
Mbr2		10	NAKLON BREŽIN TRSTIČNE TERASE
L _{PB}	m	12.80	DOLŽINA VSEDALNIKA
B _{PB}	m	11.80	ŠIRINA VSEDALNIKA
Vzp	m ³	10.4	VOLUMEN VSEDALNIKA
Vzm	m ³	14.6	VOLUMEN TRSTIČNE LAGUNE OB VSEDALNIKU
DIMENZIONIRANJE TRSTIČNE LAGUNE			
Ap	m	0.0	DOLŽINA DNA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Bp	m	5.8	ŠIRINA DNA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Hv	m	0.15	POVPREČNA GLOBINA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Am	m	0.00	DOLŽINA DNA PLITVE TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	8.80	ŠIRINA DNA PLITVE TRSTIČNE TERASE
Hvm	m	0.15	VIŠINA PLITVE TRSTIČNE TERASE
Mbr1		10	NAKLON BREŽIN GLOBOKE TRSTIČNE LAGUNE
Mbr2		10	NAKLON BREŽIN PLITVE TRSTIČNE TERASE
L _{PB}	m	0.00	DOLŽINA PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
B _{PB}	m	11.80	ŠIRINA PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
Vzp	m ³	0.0	VOLUMEN GLOBOKE TRSTIČNE LAGUNE
Vzm	m ³	0.0	VOLUMEN PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
V _{TL}	m ³	0.0	SKUPNI VOLUMEN RAZŠIRENE TRSTIČNE LAGUNE
V _{PB}	m ³	50.1	SKUPNI VOLUMEN PERMANENTNEGA BAZENA
L _{PB}	m	25.60	SKUPNA DOLŽINA PERMANENTNEGA BAZENA
B _{PB}	m	11.80	MAKSIMALNA ŠIRINA PERMANENTNEGA BAZENA
DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA DOTOKE T=1 LETO IN T=50LET			
Ap	m	25.6	DOLŽINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Bp	m	11.8	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Hv	m	0.31	POVPREČNA GLOBINA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Am	m	27.46	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	13.66	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
Hvm	m	0.47	VIŠINA VODE ZA ZADRŽEVANJE KATASTROFALNEGA NALIVA
Mbr1		3	NAKLON BREŽIN RAZŠIRENEGA BAZENA
Mbr2		3	NAKLON BREŽIN BAZENA ZA KATASTROFALNE NALIVE
L _{PB}	m	30.28	DOLŽINA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
B _{PB}	m	16.48	ŠIRINA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
Vzp	m ³	104.6	VOLUMEN RAZŠIRENEGA BAZENA
V _{PB}	m ³	154.7	SKUPNI VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA T=1
Vzm	m ³	202.1	VOLUMEN BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
V _{TL}	m ³	356.9	SKUPNI VOLUMEN BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA

PROJEKT: HC KOPER DRAGONJA
ZADRŽEVALNIK 20 (P679)

PRISPEVNA POVRŠINA			
L_c	m	1020	DOLŽINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
F_c	m ²	20594	POVRŠINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
φ		0.83	KOEFICIENT ODTOKA
T_c	min	15.2	ČAS KONCENTRACIJE
T	min	10.0	POVRATNA DOBA MERODAJNEGA NALIVA
q_M	l/s/ha	331	SPECIFIČNI NALIV
q_1	l/s/ha	141	SPECIFIČNI NALIV POVRATNE DOBE T=1 LETO (T=15min)
q_{krit}	l/s/ha	15	KRITIČNI NALIV
H_{100R}	mnm	22.64	MAKSIMALNA KOTA V ZADRŽEVALNEM BAZENU

HIDRAVLICNI PARAMETRI			
Q_M	l/s	565	MERODAJNI DOTOK
Q_{TV}	l/s	0.3	DOTOK TUJE VODE
Q	l/s	25.6	KRITIČNI DOTOK VODE Z ODVODNJAVANEGA CESTIŠČA
ΣQ	l/s	26.0	KRITIČNI DOTOK + DOTOK TUJE VODE
ΣQ_M	l/s	31.1	MAKSIMALNI KRITIČNI DOTOK

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA-TRSTIČNE LAGUNE			
Y		9.00	KOEFICIENT
p		1.00	POVRATNA DOBA NA KATERO SE DIMENZIONIRA ZAD. BAZEN
X		3381	
q	l/s/ha	68	SPECIFIČNI ODTOK ZA MERODAJNO POVRATNO DOBO (STATISTIKA)
Q_{SNV}	m ³ /s	0.10	SREDNJI NISKI PRÉTOK V RECIPIENTU
q_{max}	l/s	25.96	MAKSIMALNI DOPUSTNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
q_{om}	l/s	17.30	POVPREČNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
T	min	45.82	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V
V	m ³	226.46	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA POREINHOLDU
V	m ³	264.32	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA STATISTIKA
q_{MAX}	l/s/ha	331	MAKSIMALNI SPECIFIČNI NALIV
X_{MAX}		28763	
T_{max}	min	150.91	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V_{max}
V_{max}	m ³	672.87	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA MAKSIMALNI DOTOK
ΔV	m ³	446.40	$V_{max} - V$

DIMENZIONIRANJE MIKROLAGUNE NA IZTOKU IZ BAZENA			
A_p	m	4.0	DOLŽINA DNA LAGUNE NA IZTOKU
B_p	m	2.0	ŠIRINA DNA LAGUNE NA IZTOKU
H_v	m	0.80	POVPREČNA GLOBINA LAGUNE NA IZTOKU
A_m	m	8.80	DOLŽINA DNA TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
B_m	m	6.80	ŠIRINA DNA TRSTIČNE TERASE
H_{vm}	m	0.30	VIŠINA TRSTIČNE TERASE
M_{br1}		3	NAKLON BREŽIN LAGUN
M_{br2}		10	NAKLON BREŽIN TRSTIČNE TERASE
L_{PB}	m	14.80	DOLŽINA PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU
B_{PB}	m	12.80	ŠIRINA PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU
V_{zp}	m ³	21.0	VOLUMEN LAGUNE NA IZTOKU
V_{zm}	m ³	20.7	VOLUMEN TRSTIČNE LAGUNE
V_{PB}	m ³	41.7	VOLUMEN PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU

DIMENZIONIRANJE VSEDALNEGA BAZENA NA VTOKU			
Ap	m	4.0	DOLŽINA VSEDALNIKA NA VTOKU V Z.B
Bp	m	2.0	ŠIRINA VSEDALNIKA NA VTOKU
Hv	m	0.80	POVPREČNA GLOBINA VSEDALNIKA NA VTOKU
Am	m	8.80	DOLŽINA DNA TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	6.80	ŠIRINA DNA TRSTIČNE TERASE
Hvm	m	0.30	VIŠINA TRSTIČNE TERASE
Mbr1		3	NAKLON BREŽIN LAGUN
Mbr2		10	NAKLON BREŽIN TRSTIČNE TERASE
L _{PB}	m	14.80	DOLŽINA VSEDALNIKA
B _{PB}	m	12.80	ŠIRINA VSEDALNIKA
Vzp	m ³	21.0	VOLUMEN VSEDALNIKA
Vzm	m ³	20.7	VOLUMEN TRSTIČNE LAGUNE OB VSEDALNIKU
DIMENZIONIRANJE TRSTIČNE LAGUNE			
Ap	m	4.0	DOLŽINA DNA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Bp	m	6.8	ŠIRINA DNA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Hv	m	0.15	POVPREČNA GLOBINA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Am	m	4.00	DOLŽINA DNA PLITVE TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	9.80	ŠIRINA DNA PLITVE TRSTIČNE TERASE
Hvm	m	0.15	VIŠINA PLITVE TRSTIČNE TERASE
Mbr1		10	NAKLON BREŽIN GLOBOKE TRSTIČNE LAGUNE
Mbr2		10	NAKLON BREŽIN PLITVE TRSTIČNE TERASE
L _{PB}	m	4.00	DOLŽINA PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
B _{PB}	m	12.80	ŠIRINA PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
Vzp	m ³	5.0	VOLUMEN GLOBOKE TRSTIČNE LAGUNE
Vzm	m ³	5.9	VOLUMEN PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
V _{TL}	m ³	10.9	SKUPNI VOLUMEN RAZŠIRENE TRSTIČNE LAGUNE
V _{PB}	m ³	94.4	SKUPNI VOLUMEN PERMANENTNEGA BAZENA
L _{PB}	m	33.60	SKUPNA DOLŽINA PERMANENTNEGA BAZENA
B _{PB}	m	12.80	MAKSIMALNA ŠIRINA PERMANENTNEGA BAZENA
DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA DOTOKE T=1 LETO IN T=50LET			
Ap	m	33.6	DOLŽINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Bp	m	12.8	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Hv	m	0.48	POVPREČNA GLOBINA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Am	m	36.49	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	15.69	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
Hvm	m	0.70	VIŠINA VODE ZA ZADRŽEVANJE KATASTROFALNEGA NALIVA
Mbr1		3	NAKLON BREŽIN RAZŠIRENEGA BAZENA
Mbr2		3	NAKLON BREŽIN BAZENA ZA KATASTROFALNE NALIVE
L _{PB}	m	40.67	DOLŽINA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
B _{PB}	m	19.87	ŠIRINA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
Vzp	m ³	240.0	VOLUMEN RAZŠIRENEGA BAZENA
V _{PB}	m ³	334.4	SKUPNI VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA T=1
Vzm	m ³	470.0	VOLUMEN BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
V _{TL}	m ³	804.4	SKUPNI VOLUMEN BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA

PROJEKT: HC KOPER DRAGONJA
ZADRŽEVALNIK 21 (P679)

PRISPEVNA POVRŠINA			
L_C	m	420	DOLŽINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
F_C	m ²	8858	POVRŠINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
φ		0.83	KOEFICIENT ODTOKA
T_C	min	10.5	ČAS KONCENTRACIJE
T	min	5.0	POVRATNA DOBA MERODAJNEGA NALIVA
q_M	l/s/ha	343	SPECIFIČNI NALIV
q_1	l/s/ha	141	SPECIFIČNI NALIV POVRATNE DOBE T=1 LETO (T=15min)
q_{krit}	l/s/ha	15	KRITIČNI NALIV
H_{100R}	mm	18.97	MAKSIMALNA KOTA V ZADRŽEVALNEM BAZENU

HIDRAVLICNI PARAMETRI			
Q_M	l/s	252	MERODAJNI DOTOK
Q_{TV}	l/s	0.1	DOTOK TUJE VODE
Q	l/s	11.0	KRITIČNI DOTOK VODE Z ODVODNJAVANEGA CESTIŠČA
ΣQ	l/s	11.2	KRITIČNI DOTOK + DOTOK TUJE VODE
ΣQ_M	l/s	13.4	MAKSIMALNI KRITIČNI DOTOK

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA-TRSTIČNE LAGUNE			
Y		9.00	KOEFICIENT
p		1.00	POVRATNA DOBA NA KATERO SE DIMENZIONIRA ZAD. BAZEN
X		3381	
q	l/s/ha	68	SPECIFIČNI ODTOK ZA MERODAJNO POVRATNO DOBO (STATISTIKA)
q_{max}	l/s	11.16	MAKSIMALNI DOPUSTNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
q_{om}	l/s	7.44	POVPREČNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
T	min	45.84	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V
V	m ³	99.52	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA POREINHOLDU
q_{MAX}	l/s/ha	343	MAKSIMALNI SPECIFIČNI NALIV
X_{MAX}		29823	
T_{max}	min	153.87	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V_{max}
V_{max}	m ³	296.89	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA MAKSIMALNI DOTOK
ΔV	m ³	197.37	$V_{max} - V$

DIMENZIONIRANJE MIKROLAGUNE NA IZTOKU IZ BAZENA			
A_p	m	2.0	DOLŽINA DNA LAGUNE NA IZTOKU
B_p	m	1.0	ŠIRINA DNA LAGUNE NA IZTOKU
H_v	m	0.80	POVPREČNA GLOBINA LAGUNE NA IZTOKU
A_m	m	6.80	DOLŽINA DNA TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
B_m	m	5.80	ŠIRINA DNA TRSTIČNE TERASE
H_{vm}	m	0.30	VIŠINA TRSTIČNE TERASE
M_{br1}		3	NAKLON BREŽIN LAGUN
M_{br2}		10	NAKLON BREŽIN TRSTIČNE TERASE
L_{PB}	m	12.80	DOLŽINA PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU
B_{PB}	m	11.80	ŠIRINA PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU
V_{zp}	m ³	10.4	VOLUMEN LAGUNE NA IZTOKU
V_{zm}	m ³	14.6	VOLUMEN TRSTIČNE LAGUNE
V_{PB}	m ³	25.1	VOLUMEN PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU

DIMENZIONIRANJE USEDALNEGA BAZENA NA VTOKU			
Ap	m	2.0	DOLŽINA VSEDALNIKA NA VTOKU V Z.B
Bp	m	1.0	ŠIRINA VSEDALNIKA NA VTOKU
Hv	m	0.80	POVPREČNA GLOBINA VSEDALNIKA NA VTOKU
Am	m	6.80	DOLŽINA DNA TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	5.80	ŠIRINA DNA TRSTIČNE TERASE
Hvm	m	0.30	VIŠINA TRSTIČNE TERASE
Mbr1		3	NAKLON BREŽIN LAGUN
Mbr2		10	NAKLON BREŽIN TRSTIČNE TERASE
L _{PB}	m	12.80	DOLŽINA VSEDALNIKA
B _{PB}	m	11.80	ŠIRINA VSEDALNIKA
Vzp	m ³	10.4	VOLUMEN VSEDALNIKA
Vzm	m ³	14.6	VOLUMEN TRSTIČNE LAGUNE OB VSEDALNIKU
DIMENZIONIRANJE TRSTIČNE LAGUNE			
Ap	m	0.0	DOLŽINA DNA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Bp	m	5.8	ŠIRINA DNA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Hv	m	0.15	POVPREČNA GLOBINA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Am	m	0.00	DOLŽINA DNA PLITVE TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	8.80	ŠIRINA DNA PLITVE TRSTIČNE TERASE
Hvm	m	0.15	VIŠINA PLITVE TRSTIČNE TERASE
Mbr1		10	NAKLON BREŽIN GLOBOKE TRSTIČNE LAGUNE
Mbr2		10	NAKLON BREŽIN PLITVE TRSTIČNE TERASE
L _{PB}	m	0.00	DOLŽINA PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
B _{PB}	m	11.80	ŠIRINA PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
Vzp	m ³	0.0	VOLUMEN GLOBOKE TRSTIČNE LAGUNE
Vzm	m ³	0.0	VOLUMEN PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
V _{TL}	m ³	0.0	SKUPNI VOLUMEN RAZŠIRENE TRSTIČNE LAGUNE
V _{PB}	m ³	50.1	SKUPNI VOLUMEN PERMANENTNEGA BAZENA
L _{PB}	m	25.60	SKUPNA DOLŽINA PERMANENTNEGA BAZENA
B _{PB}	m	11.80	MAKSIMALNA ŠIRINA PERMANENTNEGA BAZENA
DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA DOTOKE T=1 LETO IN T=50LET			
Ap	m	25.6	DOLŽINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Bp	m	11.8	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Hv	m	0.30	POVPREČNA GLOBINA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Am	m	27.39	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	13.59	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
Hvm	m	0.47	VIŠINA VODE ZA ZADRŽEVANJE KATASTROFALNEGA NALIVA
Mbr1		3	NAKLON BREŽIN RAZŠIRENEGA BAZENA
Mbr2		3	NAKLON BREŽIN BAZENA ZA KATASTROFALNE NALIVE
L _{PB}	m	30.20	DOLŽINA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
B _{PB}	m	16.40	ŠIRINA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
Vzp	m ³	100.0	VOLUMEN RAZŠIRENEGA BAZENA
V _{PB}	m ³	150.1	SKUPNI VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA T=1
Vzm	m ³	200.0	VOLUMEN BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
V _{TL}	m ³	350.1	SKUPNI VOLUMEN BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA

PROJEKT: HC KOPER DRAGONJA
ZADRŽEVALNIK 22 (P706)

PRISPEVNA POVRŠINA			
L_c	m	540	DOLŽINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
F_c	m ²	11702	POVRŠINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
φ		0.84	KOEFICIENT ODTOKA
T_c	min	11.7	ČAS KONCENTRACIJE
T	min	5.0	POVRATNA DOBA MERODAJNEGA NALIVA
q_M	l/s/ha	320	SPECIFIČNI NALIV
q_1	l/s/ha	141	SPECIFIČNI NALIV POVRATNE DOBE T=1 LETO (T=15min)
q_{krit}	l/s/ha	15	KRITIČNI NALIV
H_{100R}	mnm	16.13	MAKSIMALNA KOTA V ZADRŽEVALNEM BAZENU

HIDRAVLICNI PARAMETRI			
Q_M	l/s	314	MERODAJNI DOTOK
Q_{50}	l/s	522	DOTOK POVRATNE DOBE T=50 LET
Q_{MAX}	l/s	1774	MAKSIMALNI DOTOK (POLNA CEV)
Q_{AMAX}	l/s	522	ABSOLUTNI MAKSIMALNI DOTOK (TOK POD TLAKOM)
Q_{TV}	l/s	0.2	DOTOK TUJE VODE
Q	l/s	14.7	KRITIČNI DOTOK VODE Z ODVODNJAVANEGA CESTIŠČA
ΣQ	l/s	14.9	KRITIČNI DOTOK + DOTOK TUJE VODE
ΣQ_M	l/s	17.9	MAKSIMALNI KRITIČNI DOTOK

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA-TRSTIČNE LAGUNE			
Y		9.00	KOEFICIENT
p		1.00	POVRATNA DOBA NA KATERO SE DIMENZIONIRA ZAD. BAZEN
X		3381	
q	l/s/ha	68	SPECIFIČNI ODTOK ZA MERODAJNO POVRATNO DOBO (STATISTIKA)
q_{max}	l/s	14.91	MAKSIMALNI DOPUSTNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
q_{om}	l/s	9.94	POVPREČNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
T	min	45.85	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V
V	m ³	132.35	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA POREINHOLDU
q_{MAX}	l/s/ha	320	MAKSIMALNI SPECIFIČNI NALIV
X_{MAX}		27819	
T_{max}	min	148.34	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V_{max}
V_{max}	m ³	382.66	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA MAKSIMALNI DOTOK
ΔV	m ³	250.31	$V_{max} - V$

DIMENZIONIRANJE MIKROLAGUNE NA IZTOKU IZ BAZENA			
A_p	m	2.0	DOLŽINA DNA LAGUNE NA IZTOKU
B_p	m	1.0	ŠIRINA DNA LAGUNE NA IZTOKU
H_v	m	0.80	POVPREČNA GLOBINA LAGUNE NA IZTOKU
A_m	m	6.80	DOLŽINA DNA TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
B_m	m	5.80	ŠIRINA DNA TRSTIČNE TERASE
H_{vm}	m	0.30	VIŠINA TRSTIČNE TERASE
M_{br1}		3	NAKLON BREŽIN LAGUN
M_{br2}		10	NAKLON BREŽIN TRSTIČNE TERASE
L_{PB}	m	12.80	DOLŽINA PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU
B_{PB}	m	11.80	ŠIRINA PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU
V_{zp}	m ³	10.4	VOLUMEN LAGUNE NA IZTOKU
V_{zm}	m ³	14.6	VOLUMEN TRSTIČNE LAGUNE
V_{PB}	m ³	25.1	VOLUMEN PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU

DIMENZIONIRANJE VSEDALNEGA BAZENA NA VTOKU			
Ap	m	2.0	DOLŽINA VSEDALNIKA NA VTOKU V Z.B
Bp	m	1.0	ŠIRINA VSEDALNIKA NA VTOKU
Hv	m	0.80	POVPREČNA GLOBINA VSEDALNIKA NA VTOKU
Am	m	6.80	DOLŽINA DNA TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	5.80	ŠIRINA DNA TRSTIČNE TERASE
Hvm	m	0.30	VIŠINA TRSTIČNE TERASE
Mbr1		3	NAKLON BREŽIN LAGUN
Mbr2		10	NAKLON BREŽIN TRSTIČNE TERASE
L _{PB}	m	12.80	DOLŽINA VSEDALNIKA
B _{PB}	m	11.80	ŠIRINA VSEDALNIKA
Vzp	m ³	10.4	VOLUMEN VSEDALNIKA
Vzm	m ³	14.6	VOLUMEN TRSTIČNE LAGUNE OB VSEDALNIKU
DIMENZIONIRANJE TRSTIČNE LAGUNE			
Ap	m	0.0	DOLŽINA DNA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Bp	m	5.8	ŠIRINA DNA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Hv	m	0.15	POVPREČNA GLOBINA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Am	m	0.00	DOLŽINA DNA PLITVE TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	8.80	ŠIRINA DNA PLITVE TRSTIČNE TERASE
Hvm	m	0.15	VIŠINA PLITVE TRSTIČNE TERASE
Mbr1		10	NAKLON BREŽIN GLOBOKE TRSTIČNE LAGUNE
Mbr2		10	NAKLON BREŽIN PLITVE TRSTIČNE TERASE
L _{PB}	m	0.00	DOLŽINA PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
B _{PB}	m	11.80	ŠIRINA PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
Vzp	m ³	0.0	VOLUMEN GLOBOKE TRSTIČNE LAGUNE
Vzm	m ³	0.0	VOLUMEN PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
V _{TL}	m ³	0.0	SKUPNI VOLUMEN RAZŠIRENE TRSTIČNE LAGUNE
V _{PB}	m ³	50.1	SKUPNI VOLUMEN PERMANENTNEGA BAZENA
L _{PB}	m	25.60	SKUPNA DOLŽINA PERMANENTNEGA BAZENA
B _{PB}	m	11.80	MAKSIMALNA ŠIRINA PERMANENTNEGA BAZENA
DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA DOTOKE T=1 LETO IN T=50LET			
Ap	m	25.6	DOLŽINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Bp	m	11.8	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Hv	m	0.38	POVPREČNA GLOBINA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Am	m	27.89	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	14.09	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
Hvm	m	0.55	VIŠINA VODE ZA ZADRŽEVANJE KATASTROFALNEGA NALIVA
Mbr1		3	NAKLON BREŽIN RAZŠIRENEGA BAZENA
Mbr2		3	NAKLON BREŽIN BAZENA ZA KATASTROFALNE NALIVE
L _{PB}	m	31.17	DOLŽINA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
B _{PB}	m	17.37	ŠIRINA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
Vzp	m ³	132.0	VOLUMEN RAZŠIRENEGA BAZENA
V _{PB}	m ³	182.1	SKUPNI VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA T=1
Vzm	m ³	250.0	VOLUMEN BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
V _{TL}	m ³	432.1	SKUPNI VOLUMEN BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA

PROJEKT: HC KOPER DRAGONJA
ZADRŽEVALNIK 23 (P756)

PRISPEVNA POVRŠINA			
L_c	m	1000	DOLŽINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
F_c	m ²	21780	POVRŠINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
φ		0.84	KOEFICIENT ODTOKA
T_c	min	16.6	ČAS KONCENTRACIJE
T	min	25.0	POVRATNA DOBA MERODAJNEGA NALIVA
q_M	l/s/ha	376	SPECIFIČNI NALIV
q_1	l/s/ha	141	SPECIFIČNI NALIV POVRATNE DOBE T=1 LETO (T=15min)
q_{krit}	l/s/ha	15	KRITIČNI NALIV
H_{100R}	mnm	11.38	MAKSIMALNA KOTA V ZADRŽEVALNEM BAZENU

HIDRAVLICNI PARAMETRI			
Q_M	l/s	688	MERODAJNI DOTOK
Q_{TV}	l/s	0.3	DOTOK TUJE VODE
Q	l/s	27.4	KRITIČNI DOTOK VODE Z ODVODNJAVANEGA CESTIŠČA
ΣQ	l/s	27.8	KRITIČNI DOTOK + DOTOK TUJE VODE
ΣQ_M	l/s	33.3	MAKSIMALNI KRITIČNI DOTOK

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA-TRSTIČNE LAGUNE			
Y		9.00	KOEFICIENT
p		1.00	POVRATNA DOBA NA KATERO SE DIMENZIONIRA ZAD. BAZEN
X		3381	
q	l/s/ha	68	SPECIFIČNI ODTOK ZA MERODAJNO POVRATNO DOBO (STATISTIKA)
q_{max}	l/s	27.75	MAKSIMALNI DOPUSTNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
q_{om}	l/s	18.50	POVPREČNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
T	min	45.85	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V
V	m ³	240.90	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA POREINHOLDU
q_{MAX}	l/s/ha	376	MAKSIMALNI SPECIFIČNI NALIV
X_{MAX}		32727	
T_{max}	min	161.66	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V_{max}
V_{max}	m ³	767.32	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA MAKSIMALNI DOTOK
ΔV	m ³	526.42	$V_{max} - V$

DIMENZIONIRANJE MIKROLAGUNE NA IZTOKU IZ BAZENA			
A_p	m	5.0	DOLŽINA DNA LAGUNE NA IZTOKU
B_p	m	2.5	ŠIRINA DNA LAGUNE NA IZTOKU
H_v	m	0.80	POVPREČNA GLOBINA LAGUNE NA IZTOKU
A_m	m	9.80	DOLŽINA DNA TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
B_m	m	7.30	ŠIRINA DNA TRSTIČNE TERASE
H_{vm}	m	0.30	VIŠINA TRSTIČNE TERASE
M_{br1}		3	NAKLON BREŽIN LAGUN
M_{br2}		10	NAKLON BREŽIN TRSTIČNE TERASE
L_{PB}	m	15.80	DOLŽINA PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU
B_{PB}	m	13.30	ŠIRINA PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU
V_{zp}	m ³	27.5	VOLUMEN LAGUNE NA IZTOKU
V_{zm}	m ³	24.3	VOLUMEN TRSTIČNE LAGUNE
V_{PB}	m ³	51.7	VOLUMEN PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU

DIMENZIONIRANJE VSEDALNEGA BAZENA NA VTOKU			
Ap	m	5.0	DOLŽINA VSEDALNIKA NA VTOKU V Z.B
Bp	m	2.5	ŠIRINA VSEDALNIKA NA VTOKU
Hv	m	0.80	POVPREČNA GLOBINA VSEDALNIKA NA VTOKU
Am	m	9.80	DOLŽINA DNA TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	7.30	ŠIRINA DNA TRSTIČNE TERASE
Hvm	m	0.30	VIŠINA TRSTIČNE TERASE
Mbr1		3	NAKLON BREŽIN LAGUN
Mbr2		10	NAKLON BREŽIN TRSTIČNE TERASE
L _{PB}	m	15.80	DOLŽINA VSEDALNIKA
B _{PB}	m	13.30	ŠIRINA VSEDALNIKA
Vzp	m ³	27.5	VOLUMEN VSEDALNIKA
Vzm	m ³	24.3	VOLUMEN TRSTIČNE LAGUNE OB VSEDALNIKU
DIMENZIONIRANJE TRSTIČNE LAGUNE			
Ap	m	0.0	DOLŽINA DNA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Bp	m	7.3	ŠIRINA DNA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Hv	m	0.15	POVPREČNA GLOBINA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Am	m	0.00	DOLŽINA DNA PLITVE TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	10.30	ŠIRINA DNA PLITVE TRSTIČNE TERASE
Hvm	m	0.15	VIŠINA PLITVE TRSTIČNE TERASE
Mbr1		10	NAKLON BREŽIN GLOBOKE TRSTIČNE LAGUNE
Mbr2		10	NAKLON BREŽIN PLITVE TRSTIČNE TERASE
L _{PB}	m	0.00	DOLŽINA PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
B _{PB}	m	13.30	ŠIRINA PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
Vzp	m ³	0.0	VOLUMEN GLOBOKE TRSTIČNE LAGUNE
Vzm	m ³	0.0	VOLUMEN PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
V _{TL}	m ³	0.0	SKUPNI VOLUMEN RAZŠIRENE TRSTIČNE LAGUNE
V _{PB}	m ³	103.5	SKUPNI VOLUMEN PERMANENTNEGA BAZENA
L _{PB}	m	31.60	SKUPNA DOLŽINA PERMANENTNEGA BAZENA
B _{PB}	m	13.30	MAKSIMALNA ŠIRINA PERMANENTNEGA BAZENA
DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA DOTOKE T=1 LETO IN T=50LET			
Ap	m	31.6	DOLŽINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Bp	m	13.3	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Hv	m	0.49	POVPREČNA GLOBINA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Am	m	34.56	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	16.26	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
Hvm	m	0.78	VIŠINA VODE ZA ZADRŽEVANJE KATASTROFALNEGA NALIVA
Mbr1		3	NAKLON BREŽIN RAZŠIRENEGA BAZENA
Mbr2		3	NAKLON BREŽIN BAZENA ZA KATASTROFALNE NALIVE
L _{PB}	m	39.26	DOLŽINA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
B _{PB}	m	20.96	ŠIRINA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
Vzp	m ³	241.0	VOLUMEN RAZŠIRENEGA BAZENA
V _{PB}	m ³	344.5	SKUPNI VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA T=1
Vzm	m ³	527.0	VOLUMEN BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
V _{TL}	m ³	871.5	SKUPNI VOLUMEN BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA

PROJEKT: HC KOPER DRAGONJA
ZADRŽEVALNIK 24 (P764)

PRISPEVNA POVRŠINA			
L_C	m	524	DOLŽINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
F_C	m ²	15700	POVRŠINA ODVODNJAVANEGA OBMOČJA
φ		0.78	KOEFICIENT ODTOKA
T_C	min	13.3	ČAS KONCENTRACIJE
T	min	25.0	POVRATNA DOBA MERODAJNEGA NALIVA
Q_M	l/s/ha	431	SPECIFIČNI NALIV
Q_1	l/s/ha	141	SPECIFIČNI NALIV POVRATNE DOBE T=1 LETO (T=15min)
Q_{krit}	l/s/ha	15	KRITIČNI NALIV
H_{100R}	mnm	11.50	MAKSIMALNA KOTA V ZADRŽEVALNEM BAZENU

HIDRAVLICNI PARAMETRI			
Q_M	l/s	530	MERODAJNI DOTOK
Q_{TV}	l/s	0.2	DOTOK TUJE VODE
Q	l/s	18.5	KRITIČNI DOTOK VODE Z ODVODNJAVANEGA CESTIŠČA
ΣQ	l/s	18.6	KRITIČNI DOTOK + DOTOK TUJE VODE
ΣQ_M	l/s	22.4	MAKSIMALNI KRITIČNI DOTOK

DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA-TRSTIČNE LAGUNE			
Y		9.00	KOEFICIENT
p		1.00	POVRATNA DOBA NA KATERO SE DIMENZIONIRA ZAD. BAZEN
X		3381	
q	l/s/ha	68	SPECIFIČNI ODTOK ZA MERODAJNO POVRATNO DOBO (STATISTIKA)
q_{max}	l/s	18.63	MAKSIMALNI DOPUSTNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
q_{om}	l/s	12.42	POVPREČNI ODTOK IZ ZADRŽEVALNIKA
T	min	45.92	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V
V	m ³	164.65	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA POREINHOLDU
q_{MAX}	l/s/ha	431	MAKSIMALNI SPECIFIČNI NALIV
X_{MAX}		37472	
T_{max}	min	173.84	TRAJANJE MERODAJNEGA NALIVA ZA DOLOČITEV V_{max}
V_{max}	m ³	555.62	VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA MAKSIMALNI DOTOK
ΔV	m ³	390.96	$V_{max} - V$

DIMENZIONIRANJE MIKROLAGUNE NA IZTOKU IZ BAZENA			
A_p	m	3.0	DOLŽINA DNA LAGUNE NA IZTOKU
B_p	m	1.5	ŠIRINA DNA LAGUNE NA IZTOKU
H_v	m	0.80	POVPREČNA GLOBINA LAGUNE NA IZTOKU
A_m	m	7.80	DOLŽINA DNA TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
B_m	m	6.30	ŠIRINA DNA TRSTIČNE TERASE
H_{vm}	m	0.30	VIŠINA TRSTIČNE TERASE
M_{br1}		3	NAKLON BREŽIN LAGUN
M_{br2}		10	NAKLON BREŽIN TRSTIČNE TERASE
L_{PB}	m	13.80	DOLŽINA PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU
B_{PB}	m	12.30	ŠIRINA PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU
V_{zp}	m ³	15.3	VOLUMEN LAGUNE NA IZTOKU
V_{zm}	m ³	17.5	VOLUMEN TRSTIČNE LAGUNE
V_{PB}	m ³	32.8	VOLUMEN PERMANENTNEGA BAZENA NA IZTOKU

DIMENZIONIRANJE USEDALNEGA BAZENA NA VTOKU			
Ap	m	2.0	DOLŽINA VSEDALNIKA NA VTOKU V Z.B
Bp	m	1.0	ŠIRINA VSEDALNIKA NA VTOKU
Hv	m	0.80	POVPREČNA GLOBINA VSEDALNIKA NA VTOKU
Am	m	6.80	DOLŽINA DNA TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	5.80	ŠIRINA DNA TRSTIČNE TERASE
Hvm	m	0.30	VIŠINA TRSTIČNE TERASE
Mbr1		3	NAKLON BREŽIN LAGUN
Mbr2		10	NAKLON BREŽIN TRSTIČNE TERASE
L _{PB}	m	12.80	DOLŽINA VSEDALNIKA
B _{PB}	m	11.80	ŠIRINA VSEDALNIKA
Vzp	m ³	10.4	VOLUMEN VSEDALNIKA
Vzm	m ³	14.6	VOLUMEN TRSTIČNE LAGUNE OB VSEDALNIKU
DIMENZIONIRANJE TRSTIČNE LAGUNE			
Ap	m	0.0	DOLŽINA DNA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Bp	m	6.1	ŠIRINA DNA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Hv	m	0.15	POVPREČNA GLOBINA GLOBLJE TRSTIČNE LAGUNE
Am	m	0.00	DOLŽINA DNA PLITVE TRSTIČNE TERASE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	9.05	ŠIRINA DNA PLITVE TRSTIČNE TERASE
Hvm	m	0.15	VIŠINA PLITVE TRSTIČNE TERASE
Mbr1		10	NAKLON BREŽIN GLOBOKE TRSTIČNE LAGUNE
Mbr2		10	NAKLON BREŽIN PLITVE TRSTIČNE TERASE
L _{PB}	m	0.00	DOLŽINA PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
B _{PB}	m	12.05	ŠIRINA PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
Vzp	m ³	0.0	VOLUMEN GLOBOKE TRSTIČNE LAGUNE
Vzm	m ³	0.0	VOLUMEN PLITVE TRSTIČNE LAGUNE
V _{TL}	m ³	0.0	SKUPNI VOLUMEN RAZŠIRENE TRSTIČNE LAGUNE
V _{PB}	m ³	57.9	SKUPNI VOLUMEN PERMANENTNEGA BAZENA
L _{PB}	m	26.60	SKUPNA DOLŽINA PERMANENTNEGA BAZENA
B _{PB}	m	12.05	MAKSIMALNA ŠIRINA PERMANENTNEGA BAZENA
DIMENZIONIRANJE ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA DOTOKE T=1 LETO IN T=50LET			
Ap	m	26.6	DOLŽINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Bp	m	12.1	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Hv	m	0.50	POVPREČNA GLOBINA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA
Am	m	29.61	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
ΔB	m	0.00	RAZŠIRITEV SEKUNDARNEGA ZADRŽEVALNIKA
Bm	m	15.06	ŠIRINA DNA RAZŠIRENEGA ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
Hvm	m	0.73	VIŠINA VODE ZA ZADRŽEVANJE KATASTROFALNEGA NALIVA
Mbr1		3	NAKLON BREŽIN RAZŠIRENEGA BAZENA
Mbr2		3	NAKLON BREŽIN BAZENA ZA KATASTROFALNE NALIVE
L _{PB}	m	33.99	DOLŽINA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
B _{PB}	m	19.44	ŠIRINA BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
Vzp	m ³	191.0	VOLUMEN RAZŠIRENEGA BAZENA
V _{PB}	m ³	248.9	SKUPNI VOLUMEN ZADRŽEVALNEGA BAZENA ZA T=1
Vzm	m ³	391.0	VOLUMEN BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE
V _{TL}	m ³	639.9	SKUPNI VOLUMEN BAZENA ZA KATASTROFALNE VODE

0385		000.2261	T.1.3	
-------------	--	-----------------	--------------	--

Izračun po ATV-DVWK-A 127, tretje izdaja, August 2000
(Dimenzioniranje armature po DIN 4035, del F, avgust 1995)

Projekt: HC KOPER DRAGONJA
Št.projekta: 004-17/08-3

Vhodne vrednosti:

Varnost

Varnostni razred:	A (običajni primer)		
Dopustna deformacija:	6% (običajni primer)		
Predhodna deformacija tipa A:	$\delta_{v,TipA}$	1.00	%
Lokalna predhodna deformacija:	$\delta_{v,lokal}$	0.00	%

Cev

z armiranjem	B St 500 P / IV P		
Notranji premer	400.0		mm
Zunanji premer	550.0		mm
Korak spiralne armature	$d_{St,I}$	300.0	mm
vzdolžna armatura	12 \emptyset 7 mm		
radialna spiralna armatura	3.3 \emptyset 6 mm		
ekscen. na temenu		3.0	mm
eksce. na boku		-3.0	mm
ekscen. na dnu		3.0	mm

Zemljina

E1: Zasip cevi:	Vrsta zemljine: G1		
Vrednost iz tabele 8 (ATV A127):	D_{PR1}	95.0	%
E2: Območje ob cevi:	Vrsta zemljine: G1		
Vrednost iz tabele 8 (ATV A127):	D_{PR2}	95.0	%
E3: Raščena zemljina:	Vrsta zemljine: G3		
Gostota-Proctor:	D_{PR3}	85.0	%
E4: Zemljina pod cevjo:	E4 = 10 * E1		

Vgradnja

Širina jarka:	b	1,830	mm
Nagib brežine:	β	60.00	°
Pogoji zasipa jarka:	A1		
Pogoji vgradnje cevi:	B1		
Način naleganja :	togo		
Relativna projekcija:	a	1.00	[1]
Kot naleganja:	120°		

Obremenitveni primer 1

Opis:	Točka z največjim prekritjem		
Višina prekritja:	h	1,700	mm
Specifična teža zemljine:	γ	20.00	kN/m ³
Dodatna ploskovna obtežba:	P_0	0.00	N/mm ²

Maksimalni nivo talne vode nad dnom:	$h_{W,max}$	1,200	mm
Minimalni nivo talne vode nad dnom:	$h_{W,min}$	0	mm
Notranji tlak:	P_I	0.00	bar
Polnjenje z vodo (npr. za zajezitev)	Da		
Spec. teža medija:	γ_F	10.00	kN/m ³
Prometna obtežba		SLW 60 (Cesta)	

Obremenitveni primer 2

Opis:	Točka z najmanjšim prekritjem		
Višina prekritja:	h	500	mm
Specifična teža zemljine:	γ	20.00	kN/m ³
Dodatna ploskovna obtežba:	P_0	0.00	N/mm ²
Maksimalni nivo talne vode nad dnom:	$h_{W,max}$	500	mm
Minimalni nivo talne vode nad dnom:	$h_{W,min}$	0	mm
Notranji tlak:	P_I	0.00	bar
Polnjenje z vodo (npr. za zajezitev)	Da		
Spec. teža medija:	γ_F	10.00	kN/m ³
Prometna obtežba		SLW 60 (Cesta)	

Kontrola za primer obtežbe 1

Dimenzioniranje (pri minimalni talni vodi):

Mejna vrednost ekvivalentne napetosti za cevi		zul σ_{VR}	6.00	N/mm ²	
Dimenzioniranje		Teme	Bok	Dno	
Statična višina	h	40.5	34.5	40.5	mm
Ročica	z _S	3.0	-3.0	3.0	mm
Upogibni moment	ΣM	0.88	-0.90	0.76	kNm/m
Oсна sila	ΣN	-3.83	-19.00	-12.98	kN/m
Moment na natezno armaturo	M _S	0.90	0.84	0.80	kNm/m
Koeficient	100 m _s	2.02	2.61	1.80	[1]
Razmerje momentne ročice	k _z	0.95	0.95	0.96	[1]
Zahtevan prerez jekla	zaht. A _s	0.68	0.24	0.26	cm ² /m
Obstoječi prerez jekla	obst. A _s	0.94	0.94	0.94	cm ² /m
Napetost zaht. A _s / obst. A _s :	A _{AS}	71.9	25.0	28.0	%

Obstoječi prerez armature je večji kot je zahtevani

Manjšanje razpok		Teme	Bok	Dno	
Del napetosti od osnih sil	σ _N	-0.05	-0.25	-0.17	N/mm ²
Del natezne trdnosti od momentov	σ _M	0.94	0.96	0.81	N/mm ²
Koeficient f _R acc. po DIN 4035	f _R	0.92	0.90	0.90	[1]
Ekvivalentna napetost cevi	σ _{VR}	0.82	0.64	0.57	N/mm ²
Adhezija σ _{VR} / zul σ _{VR} :	A _{σVR}	13.74	10.59	9.54	%

Obstoječa ekvivalentna napetost na cev je manjša kot mejna vrednost

Dimenzioniranje (pri maksimalni talni vodi):

Mejna vrednost ekvivalentne napetosti za cevi		zul σ_{VR}	6.00	N/mm ²	
Dimenzioniranje		Teme	Bok	Dno	
Statična višina	h	40.5	34.5	40.5	mm
Ročica	z _S	3.0	-3.0	3.0	mm
Upogibni moment	ΣM	0.82	-0.84	0.70	kNm/m
Oсна sila	ΣN	-6.26	-20.34	-14.72	kN/m
Moment na natezno armaturo	M _S	0.83	0.78	0.74	kNm/m
Koeficient	100 m _s	1.88	2.42	1.67	[1]
Razmerje momentne ročice	k _z	0.96	0.95	0.96	[1]
Zahtevan prerez jekla	zaht. A _s	0.53	0.12	0.15	cm ² /m
Obstoječi prerez jekla	obst. A _s	0.94	0.94	0.94	cm ² /m
Napetost zaht. A _s / obst. A _s :	A _{AS}	56.7	12.6	16.1	%

Obstoječi prerez armature je večji kot je zahtevani

Manjšanje razpok		Teme	Bok	Dno	
Del napetosti od osnih sil	σ _N	-0.08	-0.27	-0.19	N/mm ²
Del natezne trdnosti od momentov	σ _M	0.87	0.89	0.74	N/mm ²
Koeficient f _R acc. po DIN 4035	f _R	0.90	0.90	0.90	[1]
Ekvivalentna napetost cevi	σ _{VR}	0.71	0.56	0.49	N/mm ²
Adhezija σ _{VR} / zul σ _{VR} :	A _{σVR}	11.84	9.38	8.23	%

Obstoječa ekvivalentna napetost na cev je manjša kot mejna vrednost

Kontrola deformacij (pri minimalni talni vodi):

Ker je V_{RB} > 1.0 (toga cev), odpade kontrola stabilnosti.

Kontrola deformacij (pri maksimalni talni vodi):

Ker je $V_{RB} > 1.0$ (toga cev), odpade kontrola stabilnosti.

Kontrola stabilnosti (linearna) (pri maksimalni talni vodi):

Ker je $V_{RB} > 1.0$ (toga cev), odpade kontrola stabilnosti.

Nelinearna kontrola stabilnosti (pri maksimalni talni vodi):

- odpade -

Kontrola za primer obtežbe 2

Dimenzioniranje (pri minimalni talni vodi):

Mejna vrednost ekvivalentne napetosti za cevi		zul σ_{VR}	6.00	N/mm ²	
Dimenzioniranje		Teme	Bok	Dno	
Statična višina	h	40.5	34.5	40.5	mm
Ročica	z _S	3.0	-3.0	3.0	mm
Upogibni moment	ΣM	1.06	-1.07	0.90	kNm/m
Oсна sila	ΣN	-1.71	-19.88	-12.27	kN/m
Moment na natezno armaturo	M _S	1.06	1.01	0.93	kNm/m
Koeficient	100 m _s	2.40	3.14	2.11	[1]
Razmerje momentne ročice	k _z	0.95	0.94	0.95	[1]
Zahtevan prerez jekla	zaht. A _s	0.91	0.39	0.42	cm ² /m
Obstoječi prerez jekla	obst. A _s	0.94	0.94	0.94	cm ² /m
Napetost zaht. A _s / obst. A _s :	A _{AS}	96.3	41.8	44.4	%

Obstoječi prerez armature je večji kot je zahtevani

Manjšanje razpok		Teme	Bok	Dno	
Del napetosti od osnih sil	σ _N	-0.02	-0.26	-0.16	N/mm ²
Del natezne trdnosti od momentov	σ _M	1.13	1.14	0.96	N/mm ²
Koeficient f _R acc. po DIN 4035	f _R	0.94	0.90	0.90	[1]
Ekvivalentna napetost cevi	σ _{VR}	1.04	0.79	0.72	N/mm ²
Adhezija σ _{VR} / zul σ _{VR} :	A _{σVR}	17.32	13.15	11.94	%

Obstoječa ekvivalentna napetost na cev je manjša kot mejna vrednost

Dimenzioniranje (pri maksimalni talni vodi):

Mejna vrednost ekvivalentne napetosti za cevi		zul σ_{VR}	6.00	N/mm ²	
Dimenzioniranje		Teme	Bok	Dno	
Statična višina	h	40.5	34.5	40.5	mm
Ročica	z _S	3.0	-3.0	3.0	mm
Upogibni moment	ΣM	1.07	-1.08	0.91	kNm/m
Oсна sila	ΣN	-2.86	-21.25	-13.51	kN/m
Moment na natezno armaturo	M _S	1.08	1.02	0.95	kNm/m
Koeficient	100 m _s	2.43	3.17	2.14	[1]
Razmerje momentne ročice	k _z	0.95	0.94	0.95	[1]
Zahtevan prerez jekla	zaht. A _s	0.88	0.36	0.39	cm ² /m
Obstoječi prerez jekla	obst. A _s	0.94	0.94	0.94	cm ² /m
Napetost zaht. A _s / obst. A _s :	A _{AS}	93.5	38.0	41.0	%

Obstoječi prerez armature je večji kot je zahtevani

Manjšanje razpok		Teme	Bok	Dno	
Del napetosti od osnih sil	σ_N	-0.04	-0.28	-0.18	N/mm ²
Del natezne trdnosti od momentov	σ_M	1.14	1.15	0.97	N/mm ²
Koeficient f_R acc. po DIN 4035	f_R	0.93	0.90	0.90	[1]
Ekvivalentna napetost cevi	σ_{VR}	1.03	0.79	0.71	N/mm ²
Adhezija σ_{VR} / zul σ_{VR} :	$A_{\sigma_{VR}}$	17.14	13.12	11.83	%

Obstoječa ekvivalentna napetost na cev je manjša kot mejna vrednost

Kontrola deformacij (pri minimalni talni vodi):

Ker je $V_{RB} > 1.0$ (toga cev), odpade kontrola stabilnosti.

Kontrola deformacij (pri maksimalni talni vodi):

Ker je $V_{RB} > 1.0$ (toga cev), odpade kontrola stabilnosti.

Kontrola stabilnosti (linearna) (pri maksimalni talni vodi):

Ker je $V_{RB} > 1.0$ (toga cev), odpade kontrola stabilnosti.

Nelinearna kontrola stabilnosti (pri maksimalni talni vodi):

- odpade -

Izračun po ATV-DVWK-A 127, tretje izdaja, August 2000
(Dimenzioniranje armature po DIN 4035, del F, avgust 1995)

Projekt: HC KOPER DRAGONJA
Št.projekta: 004-17/08-3

Vhodne vrednosti:

Varnost

Varnostni razred:	A (običajni primer)		
Dopustna deformacija:	6% (običajni primer)		
Predhodna deformacija tipa A:	$\delta_{v,TipA}$	1.00	%
Lokalna predhodna deformacija:	$\delta_{v,lokal}$	0.00	%

Cev

z armiranjem	B St 500 P / IV P		
Notranji premer	500.0		mm
Zunanji premer	650.0		mm
Korak spiralne armature	$d_{St,I}$	220.0	mm
vzdolžna armatura	12 \varnothing 7 mm		
radialna spiralna armatura	4.5 \varnothing 6 mm		
ekscen. na temenu		5.5	mm
eksce. na boku		-5.5	mm
ekscen. na dnu		-5.5	mm

Zemljina

E1: Zasip cevi:	Vrsta zemljine: G1		
Vrednost iz tabele 8 (ATV A127):	D_{PR1}	95.0	%
E2: Območje ob cevi:	Vrsta zemljine: G1		
Vrednost iz tabele 8 (ATV A127):	D_{PR2}	95.0	%
E3: Raščena zemljina:	Vrsta zemljine: G3		
Gostota-Proctor:	D_{PR3}	85.0	%
E4: Zemljina pod cevjo:	$E4 = 10 * E1$		

Vgradnja

Širina jarka:	b	2,100	mm
Nagib brežine:	β	60.00	°
Pogoji zasipa jarka:	A1		
Pogoji vgradnje cevi:	B1		
Način naleganja :	togo		
Relativna projekcija:	a	1.00	[1]
Kot naleganja:	120°		

Obremenitveni primer 1

Opis:	Točka z največjim prekritjem		
Višina prekritja:	h	2,100	mm
Specifična teža zemljine:	γ	20.00	kN/m ³
Dodatna ploskovna obtežba:	P_0	0.00	N/mm ²

Maksimalni nivo talne vode nad dnom:	$h_{W,max}$	1,200	mm
Minimalni nivo talne vode nad dnom:	$h_{W,min}$	0	mm
Notranji tlak:	P_I	0.00	bar
Polnjenje z vodo (npr. za zajezitev)	Da		
Spec. teža medija:	γ_F	10.00	kN/m ³
Prometna obtežba	SLW 60 (Cesta)		

Obremenitveni primer 2

Opis:	Točka z najmanjšim prekritjem		
Višina prekritja:	h	500	mm
Specifična teža zemljine:	γ	20.00	kN/m ³
Dodatna ploskovna obtežba:	P_0	0.00	N/mm ²
Maksimalni nivo talne vode nad dnom:	$h_{W,max}$	500	mm
Minimalni nivo talne vode nad dnom:	$h_{W,min}$	0	mm
Notranji tlak:	P_I	0.00	bar
Polnjenje z vodo (npr. za zajezitev)	Da		
Spec. teža medija:	γ_F	10.00	kN/m ³
Prometna obtežba	SLW 60 (Cesta)		

Kontrola za primer obtežbe 1

Dimenzioniranje (pri minimalni talni vodi):

Mejna vrednost ekvivalentne napetosti za cevi		zul σ_{VR}	6.00	N/mm ²	
Dimenzioniranje		Teme	Bok	Dno	
Statična višina	h	43.0	32.0	32.0	mm
Ročica	z _S	5.5	-5.5	-5.5	mm
Upogibni moment	ΣM	1.38	-1.40	1.18	kNm/m
Oсна sila	ΣN	-5.61	-25.05	-17.36	kN/m
Moment na natezno armaturo	M _S	1.41	1.26	1.08	kNm/m
Koeficient	100 m _s	2.82	4.55	3.92	[1]
Razmerje momentne ročice	k _z	0.94	0.93	0.93	[1]
Zahtevan prerez jekla	zaht. A _s	1.02	0.61	0.67	cm ² /m
Obstoječi prerez jekla	obst. A _s	1.29	1.29	1.29	cm ² /m
Napetost zaht. A _s / obst. A _s :	A _{AS}	79.3	47.3	51.8	%

Obstoječi prerez armature je večji kot je zahtevani

Manjšanje razpok		Teme	Bok	Dno	
Del napetosti od osnih sil	σ _N	-0.07	-0.33	-0.23	N/mm ²
Del natezne trdnosti od momentov	σ _M	1.47	1.49	1.26	N/mm ²
Koeficient f _R acc. po DIN 4035	f _R	0.92	0.90	0.90	[1]
Ekvivalentna napetost cevi	σ _{VR}	1.29	1.04	0.93	N/mm ²
Adhezija σ _{VR} / zul σ _{VR} :	A _{σVR}	21.47	17.38	15.44	%

Obstoječa ekvivalentna napetost na cev je manjša kot mejna vrednost

Dimenzioniranje (pri maksimalni talni vodi):

Mejna vrednost ekvivalentne napetosti za cevi		zul σ_{VR}	6.00	N/mm ²	
Dimenzioniranje		Teme	Bok	Dno	
Statična višina	h	43.0	32.0	32.0	mm
Ročica	z _S	5.5	-5.5	-5.5	mm
Upogibni moment	ΣM	1.30	-1.33	1.11	kNm/m
Oсна sila	ΣN	-8.51	-26.94	-19.60	kN/m
Moment na natezno armaturo	M _S	1.35	1.18	1.00	kNm/m
Koeficient	100 m _s	2.70	4.27	3.63	[1]
Razmerje momentne ročice	k _z	0.94	0.93	0.93	[1]
Zahtevan prerez jekla	zaht. A _s	0.86	0.45	0.49	cm ² /m
Obstoječi prerez jekla	obst. A _s	1.29	1.29	1.29	cm ² /m
Napetost zaht. A _s / obst. A _s :	A _{AS}	67.1	34.9	38.1	%

Obstoječi prerez armature je večji kot je zahtevani

Manjšanje razpok		Teme	Bok	Dno	
Del napetosti od osnih sil	σ _N	-0.11	-0.35	-0.26	N/mm ²
Del natezne trdnosti od momentov	σ _M	1.38	1.42	1.18	N/mm ²
Koeficient f _R acc. po DIN 4035	f _R	0.91	0.90	0.90	[1]
Ekvivalentna napetost cevi	σ _{VR}	1.16	0.96	0.83	N/mm ²
Adhezija σ _{VR} / zul σ _{VR} :	A _{σVR}	19.30	15.94	13.91	%

Obstoječa ekvivalentna napetost na cev je manjša kot mejna vrednost

Kontrola deformacij (pri minimalni talni vodi):

Ker je V_{RB} > 1.0 (toga cev), odpade kontrola stabilnosti.

Kontrola deformacij (pri maksimalni talni vodi):

Ker je $V_{RB} > 1.0$ (toga cev), odpade kontrola stabilnosti.

Kontrola stabilnosti (linearna) (pri maksimalni talni vodi):

Ker je $V_{RB} > 1.0$ (toga cev), odpade kontrola stabilnosti.

Nelinearna kontrola stabilnosti (pri maksimalni talni vodi):

- odpade -

Kontrola za primer obtežbe 2

Dimenzioniranje (pri minimalni talni vodi):

Mejna vrednost ekvivalentne napetosti za cevi		zul σ_{VR}	6.00	N/mm ²	
Dimenzioniranje		Teme	Bok	Dno	
Statična višina	h	43.0	32.0	32.0	mm
Ročica	z_S	5.5	-5.5	-5.5	mm
Upogibni moment	ΣM	1.51	-1.52	1.28	kNm/m
Oсна sila	ΣN	-2.13	-23.49	-14.55	kN/m
Moment na natezno armaturo	M_S	1.52	1.39	1.20	kNm/m
Koeficient	100 m_s	3.04	5.05	4.35	[1]
Razmerje momentne ročice	k_z	0.94	0.92	0.93	[1]
Zahtevan prerez jekla	zaht. A_s	1.24	0.83	0.91	cm ² /m
Obstoječi prerez jekla	obst. A_s	1.29	1.29	1.29	cm ² /m
Napetost zaht. A_s / obst. A_s :	A_{AS}	96.7	64.4	70.6	%

Obstoječi prerez armature je večji kot je zahtevani

Manjšanje razpok		Teme	Bok	Dno	
Del napetosti od osnih sil	σ_N	-0.03	-0.31	-0.19	N/mm ²
Del natezne trdnosti od momentov	σ_M	1.61	1.62	1.37	N/mm ²
Koeficient f_R acc. po DIN 4035	f_R	0.94	0.90	0.90	[1]
Ekvivalentna napetost cevi	σ_{VR}	1.49	1.18	1.06	N/mm ²
Adhezija σ_{VR} / zul σ_{VR} :	$A_{\sigma VR}$	24.78	19.74	17.63	%

Obstoječa ekvivalentna napetost na cev je manjša kot mejna vrednost

Dimenzioniranje (pri maksimalni talni vodi):

Mejna vrednost ekvivalentne napetosti za cevi		zul σ_{VR}	6.00	N/mm ²	
Dimenzioniranje		Teme	Bok	Dno	
Statična višina	h	43.0	32.0	32.0	mm
Ročica	z_S	5.5	-5.5	-5.5	mm
Upogibni moment	ΣM	1.52	-1.54	1.29	kNm/m
Oсна sila	ΣN	-3.54	-25.11	-16.05	kN/m
Moment na natezno armaturo	M_S	1.54	1.40	1.20	kNm/m
Koeficient	100 m_s	3.09	5.08	4.35	[1]
Razmerje momentne ročice	k_z	0.94	0.92	0.93	[1]
Zahtevan prerez jekla	zaht. A_s	1.21	0.78	0.86	cm ² /m
Obstoječi prerez jekla	obst. A_s	1.29	1.29	1.29	cm ² /m
Napetost zaht. A_s / obst. A_s :	A_{AS}	94.3	60.8	66.6	%

Obstoječi prerez armature je večji kot je zahtevani

Manjšanje razpok		Teme	Bok	Dno	
Del napetosti od osnih sil	σ_N	-0.05	-0.33	-0.21	N/mm ²
Del natezne trdnosti od momentov	σ_M	1.62	1.64	1.38	N/mm ²
Koeficient f_R acc. po DIN 4035	f_R	0.94	0.90	0.90	[1]
Ekvivalentna napetost cevi	σ_{VR}	1.47	1.18	1.05	N/mm ²
Adhezija σ_{VR} / zul σ_{VR} :	$A_{\sigma_{VR}}$	24.55	19.69	17.49	%

Obstoječa ekvivalentna napetost na cev je manjša kot mejna vrednost

Kontrola deformacij (pri minimalni talni vodi):

Ker je $V_{RB} > 1.0$ (toga cev), odpade kontrola stabilnosti.

Kontrola deformacij (pri maksimalni talni vodi):

Ker je $V_{RB} > 1.0$ (toga cev), odpade kontrola stabilnosti.

Kontrola stabilnosti (linearna) (pri maksimalni talni vodi):

Ker je $V_{RB} > 1.0$ (toga cev), odpade kontrola stabilnosti.

Nelinearna kontrola stabilnosti (pri maksimalni talni vodi):

- odpade -

Izračun po ATV-DVWK-A 127, tretje izdaja, August 2000
(Dimenzioniranje armature po DIN 4035, del F, avgust 1995)

Projekt: HC KOPER DRAGONJA
Št.projekta: 004-17/08-3

Vhodne vrednosti:

Varnost

Varnostni razred:	A (običajni primer)		
Dopustna deformacija:	6% (običajni primer)		
Predhodna deformacija tipa A:	$\delta_{v,TipA}$	1.00	%
Lokalna predhodna deformacija:	$\delta_{v,lokal}$	0.00	%

Cev

z armiranjem	B St 500 P / IV P		
Notranji premer	600.0		mm
Zunanji premer	760.0		mm
Korak spiralne armature	$d_{St,I}$	100.0	mm
vzdolžna armatura	12 \emptyset 7 mm		
radialna spiralna armatura	10.0 \emptyset 6 mm		
ekscen. na temenu		-2.0	mm
eksce. na boku		2.0	mm
ekscen. na dnu		-2.0	mm

Zemljina

E1: Zasip cevi:	Vrsta zemljine: G1		
Vrednost iz tabele 8 (ATV A127):	D_{PR1}	95.0	%
E2: Območje ob cevi:	Vrsta zemljine: G1		
Vrednost iz tabele 8 (ATV A127):	D_{PR2}	95.0	%
E3: Raščena zemljina:	Vrsta zemljine: G3		
Gostota-Proctor:	D_{PR3}	85.0	%
E4: Zemljina pod cevjo:	E4 = 10 * E1		

Vgradnja

Širina jarka:	b	2,310	mm
Nagib brežine:	β	60.00	°
Pogoji zasipa jarka:	A1		
Pogoji vgradnje cevi:	B1		
Način naleganja :	togo		
Relativna projekcija:	a	1.00	[1]
Kot naleganja:	120°		

Obremenitveni primer 1

Opis:	Točka z največjim prekritjem		
Višina prekritja:	h	2,200	mm
Specifična teža zemljine:	γ	20.00	kN/m ³
Dodatna ploskovna obtežba:	P_0	0.00	N/mm ²

Maksimalni nivo talne vode nad dnom:	$h_{W,max}$	1,200	mm
Minimalni nivo talne vode nad dnom:	$h_{W,min}$	0	mm
Notranji tlak:	P_I	0.00	bar
Polnjenje z vodo (npr. za zajezitev)	Da		
Spec. teža medija:	γ_F	10.00	kN/m ³
Prometna obtežba	SLW 60 (Cesta)		

Obremenitveni primer 2

Opis:	Točka z najmanjšim prekritjem		
Višina prekritja:	h	500	mm
Specifična teža zemljine:	γ	20.00	kN/m ³
Dodatna ploskovna obtežba:	P_0	0.00	N/mm ²
Maksimalni nivo talne vode nad dnom:	$h_{W,max}$	500	mm
Minimalni nivo talne vode nad dnom:	$h_{W,min}$	0	mm
Notranji tlak:	P_I	0.00	bar
Polnjenje z vodo (npr. za zajezitev)	Da		
Spec. teža medija:	γ_F	10.00	kN/m ³
Prometna obtežba	SLW 60 (Cesta)		

Kontrola za primer obtežbe 1

Dimenzioniranje (pri minimalni talni vodi):

Mejna vrednost ekvivalentne napetosti za cevi		zul σ_{VR}	6.00	N/mm ²	
Dimenzioniranje		Teme	Bok	Dno	
Statična višina	h	38.0	42.0	38.0	mm
Ročica	z _S	-2.0	2.0	-2.0	mm
Upogibni moment	ΣM	1.89	-1.92	1.62	kNm/m
Oсна sila	ΣN	-7.03	-29.55	-20.74	kN/m
Moment na natezno armaturo	M _S	1.88	1.98	1.58	kNm/m
Koeficient	100 m _s	4.81	4.16	4.06	[1]
Razmerje momentne ročice	k _z	0.93	0.93	0.93	[1]
Zahtevan prerez jekla	zaht. A _s	1.62	0.74	0.84	cm ² /m
Obstoječi prerez jekla	obst. A _s	2.83	2.83	2.83	cm ² /m
Napetost zaht. A _s / obst. A _s :	A _{AS}	57.3	26.2	29.7	%

Obstoječi prerez armature je večji kot je zahtevani

Manjšanje razpok		Teme	Bok	Dno	
Del napetosti od osnih sil	σ _N	-0.09	-0.36	-0.25	N/mm ²
Del natezne trdnosti od momentov	σ _M	1.77	1.80	1.52	N/mm ²
Koeficient f _R acc. po DIN 4035	f _R	0.93	0.90	0.90	[1]
Ekvivalentna napetost cevi	σ _{VR}	1.57	1.30	1.14	N/mm ²
Adhezija σ _{VR} / zul σ _{VR} :	A _{σVR}	26.17	21.64	19.05	%

Obstoječa ekvivalentna napetost na cev je manjša kot mejna vrednost

Dimenzioniranje (pri maksimalni talni vodi):

Mejna vrednost ekvivalentne napetosti za cevi		zul σ_{VR}	6.00	N/mm ²	
Dimenzioniranje		Teme	Bok	Dno	
Statična višina	h	38.0	42.0	38.0	mm
Ročica	z _S	-2.0	2.0	-2.0	mm
Upogibni moment	ΣM	1.82	-1.87	1.56	kNm/m
Oсна sila	ΣN	-10.46	-32.29	-23.67	kN/m
Moment na natezno armaturo	M _S	1.80	1.93	1.52	kNm/m
Koeficient	100 m _s	4.63	4.05	3.89	[1]
Razmerje momentne ročice	k _z	0.93	0.93	0.93	[1]
Zahtevan prerez jekla	zaht. A _s	1.43	0.60	0.67	cm ² /m
Obstoječi prerez jekla	obst. A _s	2.83	2.83	2.83	cm ² /m
Napetost zaht. A _s / obst. A _s :	A _{AS}	50.4	21.2	23.8	%

Obstoječi prerez armature je večji kot je zahtevani

Manjšanje razpok		Teme	Bok	Dno	
Del napetosti od osnih sil	σ _N	-0.13	-0.39	-0.29	N/mm ²
Del natezne trdnosti od momentov	σ _M	1.71	1.75	1.47	N/mm ²
Koeficient f _R acc. po DIN 4035	f _R	0.92	0.90	0.90	[1]
Ekvivalentna napetost cevi	σ _{VR}	1.45	1.22	1.06	N/mm ²
Adhezija σ _{VR} / zul σ _{VR} :	A _{σVR}	24.16	20.37	17.68	%

Obstoječa ekvivalentna napetost na cev je manjša kot mejna vrednost

Kontrola deformacij (pri minimalni talni vodi):

Ker je V_{RB} > 1.0 (toga cev), odpade kontrola stabilnosti.

Kontrola deformacij (pri maksimalni talni vodi):

Ker je $V_{RB} > 1.0$ (toga cev), odpade kontrola stabilnosti.

Kontrola stabilnosti (linearna) (pri maksimalni talni vodi):

Ker je $V_{RB} > 1.0$ (toga cev), odpade kontrola stabilnosti.

Nelinearna kontrola stabilnosti (pri maksimalni talni vodi):

- odpade -

Kontrola za primer obtežbe 2

Dimenzioniranje (pri minimalni talni vodi):

Mejna vrednost ekvivalentne napetosti za cevi		zul σ_{VR}	6.00	N/mm ²	
Dimenzioniranje		Teme	Bok	Dno	
Statična višina	h	38.0	42.0	38.0	mm
Ročica	z_S	-2.0	2.0	-2.0	mm
Upogibni moment	ΣM	2.06	-2.08	1.75	kNm/m
Oсна sila	ΣN	-2.60	-27.20	-16.96	kN/m
Moment na natezno armaturo	M_S	2.05	2.14	1.72	kNm/m
Koeficient	100 m_s	5.27	4.49	4.41	[1]
Razmerje momentne ročice	k_z	0.92	0.93	0.93	[1]
Zahtevan prerez jekla	zaht. A_s	1.96	0.97	1.11	cm ² /m
Obstoječi prerez jekla	obst. A_s	2.83	2.83	2.83	cm ² /m
Napetost zaht. A_s / obst. A_s :	A_{AS}	69.2	34.2	39.3	%

Obstoječi prerez armature je večji kot je zahtevani

Manjšanje razpok		Teme	Bok	Dno	
Del napetosti od osnih sil	σ_N	-0.03	-0.33	-0.21	N/mm ²
Del natezne trdnosti od momentov	σ_M	1.93	1.95	1.64	N/mm ²
Koeficient f_R acc. po DIN 4035	f_R	0.95	0.90	0.90	[1]
Ekvivalentna napetost cevi	σ_{VR}	1.80	1.46	1.29	N/mm ²
Adhezija σ_{VR} / zul σ_{VR} :	$A_{\sigma VR}$	30.05	24.34	21.55	%

Obstoječa ekvivalentna napetost na cev je manjša kot mejna vrednost

Dimenzioniranje (pri maksimalni talni vodi):

Mejna vrednost ekvivalentne napetosti za cevi		zul σ_{VR}	6.00	N/mm ²	
Dimenzioniranje		Teme	Bok	Dno	
Statična višina	h	38.0	42.0	38.0	mm
Ročica	z_S	-2.0	2.0	-2.0	mm
Upogibni moment	ΣM	2.07	-2.10	1.76	kNm/m
Oсна sila	ΣN	-4.32	-29.10	-18.76	kN/m
Moment na natezno armaturo	M_S	2.06	2.16	1.72	kNm/m
Koeficient	100 m_s	5.29	4.53	4.42	[1]
Razmerje momentne ročice	k_z	0.92	0.93	0.93	[1]
Zahtevan prerez jekla	zaht. A_s	1.90	0.92	1.05	cm ² /m
Obstoječi prerez jekla	obst. A_s	2.83	2.83	2.83	cm ² /m
Napetost zaht. A_s / obst. A_s :	A_{AS}	67.4	32.6	37.3	%

Obstoječi prerez armature je večji kot je zahtevani

Manjšanje razpok		Teme	Bok	Dno	
Del napetosti od osnih sil	σ_N	-0.05	-0.35	-0.23	N/mm ²
Del natezne trdnosti od momentov	σ_M	1.94	1.97	1.65	N/mm ²
Koeficient f_R acc. po DIN 4035	f_R	0.94	0.90	0.90	[1]
Ekvivalentna napetost cevi	σ_{VR}	1.78	1.45	1.28	N/mm ²
Adhezija σ_{VR} / zul σ_{VR} :	$A_{\sigma_{VR}}$	29.70	24.23	21.35	%

Obstoječa ekvivalentna napetost na cev je manjša kot mejna vrednost

Kontrola deformacij (pri minimalni talni vodi):

Ker je $V_{RB} > 1.0$ (toga cev), odpade kontrola stabilnosti.

Kontrola deformacij (pri maksimalni talni vodi):

Ker je $V_{RB} > 1.0$ (toga cev), odpade kontrola stabilnosti.

Kontrola stabilnosti (linearna) (pri maksimalni talni vodi):

Ker je $V_{RB} > 1.0$ (toga cev), odpade kontrola stabilnosti.

Nelinearna kontrola stabilnosti (pri maksimalni talni vodi):

- odpade -

Izračun po ATV-DVWK-A 127, tretje izdaja, August 2000
(Dimenzioniranje armature po DIN 4035, del F, avgust 1995)

Projekt: HC KOPER DRAGONJA
Št.projekta: 004-17/08-3

Vhodne vrednosti:

Varnost

Varnostni razred:	A (običajni primer)		
Dopustna deformacija:	6% (običajni primer)		
Predhodna deformacija tipa A:	$\delta_{v,TipA}$	1.00	%
Lokalna predhodna deformacija:	$\delta_{v,lokal}$	0.00	%

Cev

z armiranjem	B St 500 P / IV P		
Notranji premer	700.0		mm
Zunanji premer	880.0		mm
Korak spiralne armature	$d_{St,I}$	200.0	mm
vzdolžna armatura	12 \varnothing 7 mm		
radialna spiralna armatura	5.0 \varnothing 8 mm		
ekscen. na temenu		-3.5	mm
eksce. na boku		3.5	mm
ekscen. na dnu		-3.5	mm

Zemljina

E1: Zasip cevi:	Vrsta zemljine: G1		
Vrednost iz tabele 8 (ATV A127):	D_{PR1}	95.0	%
E2: Območje ob cevi:	Vrsta zemljine: G1		
Vrednost iz tabele 8 (ATV A127):	D_{PR2}	95.0	%
E3: Raščena zemljina:	Vrsta zemljine: G3		
Gostota-Proctor:	D_{PR3}	85.0	%
E4: Zemljina pod cevjo:	E4 = 10 * E1		

Vgradnja

Širina jarka:	b	2,700	mm
Nagib brežine:	β	60.00	°
Pogoji zasipa jarka:	A1		
Pogoji vgradnje cevi:	B1		
Način naleganja :	togo		
Relativna projekcija:	a	1.00	[1]
Kot naleganja:	120°		

Obremenitveni primer 1

Opis:	Točka z največjim prekritjem		
Višina prekritja:	h	2,200	mm
Specifična teža zemljine:	γ	20.00	kN/m ³
Dodatna ploskovna obtežba:	P_0	0.00	N/mm ²

Maksimalni nivo talne vode nad dnom:	$h_{W,max}$	1,200	mm
Minimalni nivo talne vode nad dnom:	$h_{W,min}$	0	mm
Notranji tlak:	P_I	0.00	bar
Polnjenje z vodo (npr. za zajezitev)	Da		
Spec. teža medija:	γ_F	10.00	kN/m ³
Prometna obtežba	SLW 60 (Cesta)		

Obremenitveni primer 2

Opis:	Točka z najmanjšim prekritjem		
Višina prekritja:	h	500	mm
Specifična teža zemljine:	γ	20.00	kN/m ³
Dodatna ploskovna obtežba:	P_0	0.00	N/mm ²
Maksimalni nivo talne vode nad dnom:	$h_{W,max}$	500	mm
Minimalni nivo talne vode nad dnom:	$h_{W,min}$	0	mm
Notranji tlak:	P_I	0.00	bar
Polnjenje z vodo (npr. za zajezitev)	Da		
Spec. teža medija:	γ_F	10.00	kN/m ³
Prometna obtežba	SLW 60 (Cesta)		

Kontrola za primer obtežbe 1

Dimenzioniranje (pri minimalni talni vodi):

Mejna vrednost ekvivalentne napetosti za cevi		zul σ_{VR}	6.00	N/mm ²	
Dimenzioniranje		Teme	Bok	Dno	
Statična višina	h	41.5	48.5	41.5	mm
Ročica	z _S	-3.5	3.5	-3.5	mm
Upogibni moment	ΣM	2.50	-2.54	2.15	kNm/m
Oсна sila	ΣN	-8.39	-33.95	-24.10	kN/m
Moment na natezno armaturo	M _S	2.47	2.66	2.06	kNm/m
Koeficient	100 m _s	5.30	4.19	4.44	[1]
Razmerje momentne ročice	k _z	0.92	0.93	0.93	[1]
Zahtevan prerez jekla	zaht. A _s	1.96	0.88	1.03	cm ² /m
Obstoječi prerez jekla	obst. A _s	2.51	2.51	2.51	cm ² /m
Napetost zaht. A _s / obst. A _s :	A _{AS}	78.0	35.0	41.1	%

Obstoječi prerez armature je večji kot je zahtevani

Manjšanje razpok		Teme	Bok	Dno	
Del napetosti od osnih sil	σ _N	-0.09	-0.37	-0.26	N/mm ²
Del natezne trdnosti od momentov	σ _M	1.85	1.88	1.59	N/mm ²
Koeficient f _R acc. po DIN 4035	f _R	0.94	0.90	0.90	[1]
Ekvivalentna napetost cevi	σ _{VR}	1.65	1.36	1.20	N/mm ²
Adhezija σ _{VR} / zul σ _{VR} :	A _{σVR}	27.55	22.71	19.93	%

Obstoječa ekvivalentna napetost na cev je manjša kot mejna vrednost

Dimenzioniranje (pri maksimalni talni vodi):

Mejna vrednost ekvivalentne napetosti za cevi		zul σ_{VR}	6.00	N/mm ²	
Dimenzioniranje		Teme	Bok	Dno	
Statična višina	h	41.5	48.5	41.5	mm
Ročica	z _S	-3.5	3.5	-3.5	mm
Upogibni moment	ΣM	2.46	-2.52	2.11	kNm/m
Oсна sila	ΣN	-12.43	-37.72	-27.86	kN/m
Moment na natezno armaturo	M _S	2.42	2.65	2.01	kNm/m
Koeficient	100 m _s	5.20	4.18	4.33	[1]
Razmerje momentne ročice	k _z	0.92	0.93	0.93	[1]
Zahtevan prerez jekla	zaht. A _s	1.77	0.74	0.86	cm ² /m
Obstoječi prerez jekla	obst. A _s	2.51	2.51	2.51	cm ² /m
Napetost zaht. A _s / obst. A _s :	A _{AS}	70.5	29.4	34.0	%

Obstoječi prerez armature je večji kot je zahtevani

Manjšanje razpok		Teme	Bok	Dno	
Del napetosti od osnih sil	σ _N	-0.13	-0.41	-0.30	N/mm ²
Del natezne trdnosti od momentov	σ _M	1.82	1.87	1.56	N/mm ²
Koeficient f _R acc. po DIN 4035	f _R	0.92	0.90	0.90	[1]
Ekvivalentna napetost cevi	σ _{VR}	1.55	1.31	1.14	N/mm ²
Adhezija σ _{VR} / zul σ _{VR} :	A _{σVR}	25.89	21.86	18.93	%

Obstoječa ekvivalentna napetost na cev je manjša kot mejna vrednost

Kontrola deformacij (pri minimalni talni vodi):

Ker je V_{RB} > 1.0 (toga cev), odpade kontrola stabilnosti.

Kontrola deformacij (pri maksimalni talni vodi):

Ker je $V_{RB} > 1.0$ (toga cev), odpade kontrola stabilnosti.

Kontrola stabilnosti (linearna) (pri maksimalni talni vodi):

Ker je $V_{RB} > 1.0$ (toga cev), odpade kontrola stabilnosti.

Nelinearna kontrola stabilnosti (pri maksimalni talni vodi):

- odpade -

Kontrola za primer obtežbe 2

Dimenzioniranje (pri minimalni talni vodi):

Mejna vrednost ekvivalentne napetosti za cevi		zul σ_{VR}	6.00	N/mm ²	
Dimenzioniranje		Teme	Bok	Dno	
Statična višina	h	41.5	48.5	41.5	mm
Ročica	z_S	-3.5	3.5	-3.5	mm
Upogibni moment	ΣM	2.72	-2.76	2.32	kNm/m
Oсна sila	ΣN	-3.12	-31.08	-19.56	kN/m
Moment na natezno armaturo	M_S	2.71	2.87	2.25	kNm/m
Koeficient	100 m_s	5.83	4.51	4.84	[1]
Razmerje momentne ročice	k_z	0.92	0.93	0.93	[1]
Zahtevan prerez jekla	zaht. A_s	2.37	1.14	1.37	cm ² /m
Obstoječi prerez jekla	obst. A_s	2.51	2.51	2.51	cm ² /m
Napetost zaht. A_s / obst. A_s :	A_{AS}	94.4	45.5	54.4	%

Obstoječi prerez armature je večji kot je zahtevani

Manjšanje razpok		Teme	Bok	Dno	
Del napetosti od osnih sil	σ_N	-0.03	-0.34	-0.21	N/mm ²
Del natezne trdnosti od momentov	σ_M	2.01	2.04	1.72	N/mm ²
Koeficient f_R acc. po DIN 4035	f_R	0.97	0.90	0.90	[1]
Ekvivalentna napetost cevi	σ_{VR}	1.91	1.54	1.35	N/mm ²
Adhezija σ_{VR} / zul σ_{VR} :	$A_{\sigma VR}$	31.92	25.59	22.58	%

Obstoječa ekvivalentna napetost na cev je manjša kot mejna vrednost

Dimenzioniranje (pri maksimalni talni vodi):

Mejna vrednost ekvivalentne napetosti za cevi		zul σ_{VR}	6.00	N/mm ²	
Dimenzioniranje		Teme	Bok	Dno	
Statična višina	h	41.5	48.5	41.5	mm
Ročica	z_S	-3.5	3.5	-3.5	mm
Upogibni moment	ΣM	2.73	-2.77	2.32	kNm/m
Oсна sila	ΣN	-5.21	-33.28	-21.70	kN/m
Moment na natezno armaturo	M_S	2.71	2.89	2.25	kNm/m
Koeficient	100 m_s	5.83	4.55	4.83	[1]
Razmerje momentne ročice	k_z	0.92	0.93	0.93	[1]
Zahtevan prerez jekla	zaht. A_s	2.30	1.08	1.29	cm ² /m
Obstoječi prerez jekla	obst. A_s	2.51	2.51	2.51	cm ² /m
Napetost zaht. A_s / obst. A_s :	A_{AS}	91.5	43.1	51.3	%

Obstoječi prerez armature je večji kot je zahtevani

Manjšanje razpok		Teme	Bok	Dno	
Del napetosti od osnih sil	σ_N	-0.06	-0.36	-0.24	N/mm ²
Del natezne trdnosti od momentov	σ_M	2.02	2.05	1.72	N/mm ²
Koeficient f_R acc. po DIN 4035	f_R	0.96	0.90	0.90	[1]
Ekvivalentna napetost cevi	σ_{VR}	1.88	1.52	1.34	N/mm ²
Adhezija σ_{VR} / zul σ_{VR} :	$A_{\sigma_{VR}}$	31.33	25.37	22.28	%

Obstoječa ekvivalentna napetost na cev je manjša kot mejna vrednost

Kontrola deformacij (pri minimalni talni vodi):

Ker je $V_{RB} > 1.0$ (toga cev), odpade kontrola stabilnosti.

Kontrola deformacij (pri maksimalni talni vodi):

Ker je $V_{RB} > 1.0$ (toga cev), odpade kontrola stabilnosti.

Kontrola stabilnosti (linearna) (pri maksimalni talni vodi):

Ker je $V_{RB} > 1.0$ (toga cev), odpade kontrola stabilnosti.

Nelinearna kontrola stabilnosti (pri maksimalni talni vodi):

- odpade -

Izračun po ATV-DVWK-A 127, tretje izdaja, August 2000
(Dimenzioniranje armature po DIN 4035, del F, avgust 1995)

Projekt: HC KOPER DRAGONJA
Št.projekta: 004-17/08-3

Vhodne vrednosti:

Varnost

Varnostni razred:	A (običajni primer)		
Dopustna deformacija:	6% (običajni primer)		
Predhodna deformacija tipa A:	$\delta_{v,TipA}$	1.00	%
Lokalna predhodna deformacija:	$\delta_{v,lokal}$	0.00	%

Cev

z armiranjem	B St 500 P / IV P		
Notranji premer	800.0		mm
Zunanji premer	1,000.0		mm
Korak spiralne armature	$d_{St,I}$	250.0	mm
vzdolžna armatura	12 \varnothing 7 mm		
radialna spiralna armatura	4.0 \varnothing 8 mm		
ekscen. na temenu		4.0	mm
eksce. na boku		-4.0	mm
ekscen. na dnu		4.0	mm

Zemljina

E1: Zasip cevi:	Vrsta zemljine: G1		
Vrednost iz tabele 8 (ATV A127):	D_{PR1}	95.0	%
E2: Območje ob cevi:	Vrsta zemljine: G1		
Vrednost iz tabele 8 (ATV A127):	D_{PR2}	95.0	%
E3: Raščena zemljina:	Vrsta zemljine: G3		
Gostota-Proctor:	D_{PR3}	85.0	%
E4: Zemljina pod cevjo:	E4 = 10 * E1		

Vgradnja

Širina jarka:	b	2,850	mm
Nagib brežine:	β	60.00	°
Pogoji zasipa jarka:	A1		
Pogoji vgradnje cevi:	B1		
Način naleganja :	togo		
Relativna projekcija:	a	1.00	[1]
Kot naleganja:	120°		

Obremenitveni primer 1

Opis:	Točka z največjim prekritjem		
Višina prekritja:	h	1,500	mm
Specifična teža zemljine:	γ	20.00	kN/m ³
Dodatna ploskovna obtežba:	P_0	0.00	N/mm ²

Maksimalni nivo talne vode nad dnom:	$h_{W,max}$	1,200	mm
Minimalni nivo talne vode nad dnom:	$h_{W,min}$	0	mm
Notranji tlak:	P_I	0.00	bar
Polnjenje z vodo (npr. za zajezitev)	Da		
Spec. teža medija:	γ_F	10.00	kN/m ³
Prometna obtežba	SLW 60 (Cesta)		

Obremenitveni primer 2

Opis:	Točka z najmanjšim prekritjem		
Višina prekritja:	h	700	mm
Specifična teža zemljine:	γ	20.00	kN/m ³
Dodatna ploskovna obtežba:	P_0	0.00	N/mm ²
Maksimalni nivo talne vode nad dnom:	$h_{W,max}$	500	mm
Minimalni nivo talne vode nad dnom:	$h_{W,min}$	0	mm
Notranji tlak:	P_I	0.00	bar
Polnjenje z vodo (npr. za zajezitev)	Da		
Spec. teža medija:	γ_F	10.00	kN/m ³
Prometna obtežba	SLW 60 (Cesta)		

Kontrola za primer obtežbe 1

Dimenzioniranje (pri minimalni talni vodi):

Mejna vrednost ekvivalentne napetosti za cevi		zul σ_{VR}	6.00	N/mm ²	
Dimenzioniranje		Teme	Bok	Dno	
Statična višina	h	54.0	46.0	54.0	mm
Ročica	z _S	4.0	-4.0	4.0	mm
Upogibni moment	ΣM	2.76	-2.82	2.38	kNm/m
Oсна sila	ΣN	-7.28	-32.01	-22.63	kN/m
Moment na natezno armaturo	M _S	2.79	2.69	2.47	kNm/m
Koeficient	100 m _s	3.54	4.71	3.13	[1]
Razmerje momentne ročice	k _z	0.93	0.93	0.94	[1]
Zahtevan prerez jekla	zaht. A _s	1.68	1.09	0.91	cm ² /m
Obstoječi prerez jekla	obst. A _s	2.01	2.01	2.01	cm ² /m
Napetost zaht. A _s / obst. A _s :	A _{AS}	83.4	54.1	45.3	%

Obstoječi prerez armature je večji kot je zahtevani

Manjšanje razpok		Teme	Bok	Dno	
Del napetosti od osnih sil	σ _N	-0.07	-0.31	-0.22	N/mm ²
Del natezne trdnosti od momentov	σ _M	1.65	1.69	1.43	N/mm ²
Koeficient f _R acc. po DIN 4035	f _R	0.96	0.90	0.90	[1]
Ekvivalentna napetost cevi	σ _{VR}	1.51	1.24	1.08	N/mm ²
Adhezija σ _{VR} / zul σ _{VR} :	A _{σVR}	25.23	20.63	18.04	%

Obstoječa ekvivalentna napetost na cev je manjša kot mejna vrednost

Dimenzioniranje (pri maksimalni talni vodi):

Mejna vrednost ekvivalentne napetosti za cevi		zul σ_{VR}	6.00	N/mm ²	
Dimenzioniranje		Teme	Bok	Dno	
Statična višina	h	54.0	46.0	54.0	mm
Ročica	z _S	4.0	-4.0	4.0	mm
Upogibni moment	ΣM	2.78	-2.86	2.39	kNm/m
Oсна sila	ΣN	-11.94	-37.03	-27.34	kN/m
Moment na natezno armaturo	M _S	2.83	2.71	2.50	kNm/m
Koeficient	100 m _s	3.60	4.75	3.18	[1]
Razmerje momentne ročice	k _z	0.93	0.93	0.94	[1]
Zahtevan prerez jekla	zaht. A _s	1.55	0.93	0.77	cm ² /m
Obstoječi prerez jekla	obst. A _s	2.01	2.01	2.01	cm ² /m
Napetost zaht. A _s / obst. A _s :	A _{AS}	76.9	46.4	38.4	%

Obstoječi prerez armature je večji kot je zahtevani

Manjšanje razpok		Teme	Bok	Dno	
Del napetosti od osnih sil	σ _N	-0.12	-0.36	-0.27	N/mm ²
Del natezne trdnosti od momentov	σ _M	1.67	1.72	1.43	N/mm ²
Koeficient f _R acc. po DIN 4035	f _R	0.93	0.90	0.90	[1]
Ekvivalentna napetost cevi	σ _{VR}	1.44	1.22	1.05	N/mm ²
Adhezija σ _{VR} / zul σ _{VR} :	A _{σVR}	24.06	20.30	17.50	%

Obstoječa ekvivalentna napetost na cev je manjša kot mejna vrednost

Kontrola deformacij (pri minimalni talni vodi):

Ker je V_{RB} > 1.0 (toga cev), odpade kontrola stabilnosti.

Kontrola deformacij (pri maksimalni talni vodi):

Ker je $V_{RB} > 1.0$ (toga cev), odpade kontrola stabilnosti.

Kontrola stabilnosti (linearna) (pri maksimalni talni vodi):

Ker je $V_{RB} > 1.0$ (toga cev), odpade kontrola stabilnosti.

Nelinearna kontrola stabilnosti (pri maksimalni talni vodi):

- odpade -

Kontrola za primer obtežbe 2

Dimenzioniranje (pri minimalni talni vodi):

Mejna vrednost ekvivalentne napetosti za cevi		zul σ_{VR}	6.00	N/mm ²	
		Teme	Bok	Dno	
Dimenzioniranje					
Statična višina	h	54.0	46.0	54.0	mm
Ročica	z _S	4.0	-4.0	4.0	mm
Upogibni moment	ΣM	3.00	-3.06	2.57	kNm/m
Oсна sila	ΣN	-4.36	-31.35	-20.62	kN/m
Moment na natezno armaturo	M _S	3.02	2.93	2.65	kNm/m
Koeficient	100 m _s	3.83	5.13	3.37	[1]
Razmerje momentne ročice	k _z	0.93	0.92	0.94	[1]
Zahtevan prerez jekla	zaht. A _s	1.95	1.31	1.11	cm ² /m
Obstoječi prerez jekla	obst. A _s	2.01	2.01	2.01	cm ² /m
Napetost zaht. A _s / obst. A _s :	A _{AS}	96.8	65.4	55.4	%

Obstoječi prerez armature je večji kot je zahtevani

Manjšanje razpok		Teme	Bok	Dno	
Del napetosti od osnih sil	σ _N	-0.04	-0.31	-0.20	N/mm ²
Del natezne trdnosti od momentov	σ _M	1.80	1.83	1.54	N/mm ²
Koeficient f _R acc. po DIN 4035	f _R	0.98	0.90	0.90	[1]
Ekvivalentna napetost cevi	σ _{VR}	1.71	1.37	1.20	N/mm ²
Adhezija σ _{VR} / zul σ _{VR} :	A _{σVR}	28.58	22.87	20.08	%

Obstoječa ekvivalentna napetost na cev je manjša kot mejna vrednost

Dimenzioniranje (pri maksimalni talni vodi):

Mejna vrednost ekvivalentne napetosti za cevi		zul σ_{VR}	6.00	N/mm ²	
		Teme	Bok	Dno	
Dimenzioniranje					
Statična višina	h	54.0	46.0	54.0	mm
Ročica	z _S	4.0	-4.0	4.0	mm
Upogibni moment	ΣM	3.00	-3.06	2.57	kNm/m
Oсна sila	ΣN	-6.86	-33.85	-23.12	kN/m
Moment na natezno armaturo	M _S	3.02	2.92	2.66	kNm/m
Koeficient	100 m _s	3.84	5.12	3.38	[1]
Razmerje momentne ročice	k _z	0.93	0.92	0.94	[1]
Zahtevan prerez jekla	zaht. A _s	1.86	1.22	1.03	cm ² /m
Obstoječi prerez jekla	obst. A _s	2.01	2.01	2.01	cm ² /m
Napetost zaht. A _s / obst. A _s :	A _{AS}	92.7	60.8	51.3	%

Obstoječi prerez armature je večji kot je zahtevani

Manjšanje razpok		Teme	Bok	Dno	
Del napetosti od osnih sil	σ_N	-0.07	-0.33	-0.23	N/mm ²
Del natezne trdnosti od momentov	σ_M	1.80	1.84	1.54	N/mm ²
Koeficient f_R acc. po DIN 4035	f_R	0.96	0.90	0.90	[1]
Ekvivalentna napetost cevi	σ_{VR}	1.66	1.35	1.18	N/mm ²
Adhezija σ_{VR} / zul σ_{VR} :	$A_{\sigma_{VR}}$	27.74	22.54	19.67	%

Obstoječa ekvivalentna napetost na cev je manjša kot mejna vrednost

Kontrola deformacij (pri minimalni talni vodi):

Ker je $V_{RB} > 1.0$ (toga cev), odpade kontrola stabilnosti.

Kontrola deformacij (pri maksimalni talni vodi):

Ker je $V_{RB} > 1.0$ (toga cev), odpade kontrola stabilnosti.

Kontrola stabilnosti (linearna) (pri maksimalni talni vodi):

Ker je $V_{RB} > 1.0$ (toga cev), odpade kontrola stabilnosti.

Nelinearna kontrola stabilnosti (pri maksimalni talni vodi):

- odpade -

Izračun po ATV-DVWK-A 127, tretje izdaja, August 2000
(Dimenzioniranje armature po DIN 4035, del F, avgust 1995)

Projekt: HC KOPER DRAGONJA
Št.projekta: 004-17/08-3

Vhodne vrednosti:

Varnost

Varnostni razred:	A (običajni primer)		
Dopustna deformacija:	6% (običajni primer)		
Predhodna deformacija tipa A:	$\delta_{v,TipA}$	1.00	%
Lokalna predhodna deformacija:	$\delta_{v,lokal}$	0.00	%

Cev

z armiranjem	B St 500 P / IV P		
Notranji premer	900.0		mm
Zunanji premer	1,120.0		mm
Korak spiralne armature	$d_{St,I}$	250.0	mm
vzdolžna armatura	12 \varnothing 7 mm		
radialna spiralna armatura	4.0 \varnothing 8 mm		
ekscen. na temenu		9.0	mm
eksce. na boku		-9.0	mm
ekscen. na dnu		9.0	mm

Zemljina

E1: Zasip cevi:	Vrsta zemljine: G1		
Vrednost iz tabele 8 (ATV A127):	D_{PR1}	95.0	%
E2: Območje ob cevi:	Vrsta zemljine: G1		
Vrednost iz tabele 8 (ATV A127):	D_{PR2}	95.0	%
E3: Raščena zemljina:	Vrsta zemljine: G3		
Gostota-Proctor:	D_{PR3}	85.0	%
E4: Zemljina pod cevjo:	E4 = 10 * E1		

Vgradnja

Širina jarka:	b	3,250	mm
Nagib brežine:	β	60.00	°
Pogoji zasipa jarka:	A1		
Pogoji vgradnje cevi:	B1		
Način naleganja :	togo		
Relativna projekcija:	a	1.00	[1]
Kot naleganja:	120°		

Obremenitveni primer 1

Opis:	Točka z največjim prekritjem		
Višina prekritja:	h	1,200	mm
Specifična teža zemljine:	γ	20.00	kN/m ³
Dodatna ploskovna obtežba:	P_0	0.00	N/mm ²

Maksimalni nivo talne vode nad dnom:	$h_{W,max}$	1,200	mm
Minimalni nivo talne vode nad dnom:	$h_{W,min}$	0	mm
Notranji tlak:	P_I	0.00	bar
Polnjenje z vodo (npr. za zajezitev)	Da		
Spec. teža medija:	γ_F	10.00	kN/m ³
Prometna obtežba	SLW 60 (Cesta)		

Obremenitveni primer 2

Opis:	Točka z najmanjšim prekritjem		
Višina prekritja:	h	1,100	mm
Specifična teža zemljine:	γ	20.00	kN/m ³
Dodatna ploskovna obtežba:	P_0	0.00	N/mm ²
Maksimalni nivo talne vode nad dnom:	$h_{W,max}$	500	mm
Minimalni nivo talne vode nad dnom:	$h_{W,min}$	0	mm
Notranji tlak:	P_I	0.00	bar
Polnjenje z vodo (npr. za zajezitev)	Da		
Spec. teža medija:	γ_F	10.00	kN/m ³
Prometna obtežba	SLW 60 (Cesta)		

Kontrola za primer obtežbe 1

Dimenzioniranje (pri minimalni talni vodi):

Mejna vrednost ekvivalentne napetosti za cevi		zul σ_{VR}	6.00	N/mm ²	
Dimenzioniranje		Teme	Bok	Dno	
Statična višina	h	64.0	46.0	64.0	mm
Ročica	z _S	9.0	-9.0	9.0	mm
Upogibni moment	ΣM	3.36	-3.45	2.90	kNm/m
Oсна sila	ΣN	-7.12	-33.99	-23.85	kN/m
Moment na natezno armaturo	M _S	3.43	3.14	3.12	kNm/m
Koeficient	100 m _s	3.10	5.50	2.82	[1]
Razmerje momentne ročice	k _z	0.94	0.92	0.94	[1]
Zahtevan prerez jekla	zaht. A _s	1.75	1.40	0.97	cm ² /m
Obstoječi prerez jekla	obst. A _s	2.01	2.01	2.01	cm ² /m
Napetost zaht. A _s / obst. A _s :	A _{AS}	86.9	69.6	48.4	%

Obstoječi prerez armature je večji kot je zahtevani

Manjšanje razpok		Teme	Bok	Dno	
Del napetosti od osnih sil	σ_N	-0.06	-0.30	-0.21	N/mm ²
Del natezne trdnosti od momentov	σ_M	1.67	1.71	1.44	N/mm ²
Koeficient f _R acc. po DIN 4035	f _R	0.98	0.90	0.91	[1]
Ekvivalentna napetost cevi	σ_{VR}	1.57	1.27	1.11	N/mm ²
Adhezija σ_{VR} / zul σ_{VR} :	A _{σ_{VR}}	26.22	21.14	18.57	%

Obstoječa ekvivalentna napetost na cev je manjša kot mejna vrednost

Dimenzioniranje (pri maksimalni talni vodi):

Mejna vrednost ekvivalentne napetosti za cevi		zul σ_{VR}	6.00	N/mm ²	
Dimenzioniranje		Teme	Bok	Dno	
Statična višina	h	64.0	46.0	64.0	mm
Ročica	z _S	9.0	-9.0	9.0	mm
Upogibni moment	ΣM	3.47	-3.57	2.98	kNm/m
Oсна sila	ΣN	-12.45	-40.29	-29.56	kN/m
Moment na natezno armaturo	M _S	3.58	3.21	3.25	kNm/m
Koeficient	100 m _s	3.24	5.62	2.94	[1]
Razmerje momentne ročice	k _z	0.94	0.92	0.94	[1]
Zahtevan prerez jekla	zaht. A _s	1.65	1.24	0.85	cm ² /m
Obstoječi prerez jekla	obst. A _s	2.01	2.01	2.01	cm ² /m
Napetost zaht. A _s / obst. A _s :	A _{AS}	82.2	61.6	42.5	%

Obstoječi prerez armature je večji kot je zahtevani

Manjšanje razpok		Teme	Bok	Dno	
Del napetosti od osnih sil	σ_N	-0.11	-0.36	-0.26	N/mm ²
Del natezne trdnosti od momentov	σ_M	1.72	1.77	1.48	N/mm ²
Koeficient f _R acc. po DIN 4035	f _R	0.96	0.90	0.90	[1]
Ekvivalentna napetost cevi	σ_{VR}	1.53	1.27	1.10	N/mm ²
Adhezija σ_{VR} / zul σ_{VR} :	A _{σ_{VR}}	25.58	21.13	18.28	%

Obstoječa ekvivalentna napetost na cev je manjša kot mejna vrednost

Kontrola deformacij (pri minimalni talni vodi):

Ker je V_{RB} > 1.0 (toga cev), odpade kontrola stabilnosti.

Kontrola deformacij (pri maksimalni talni vodi):

Ker je $V_{RB} > 1.0$ (toga cev), odpade kontrola stabilnosti.

Kontrola stabilnosti (linearna) (pri maksimalni talni vodi):

Ker je $V_{RB} > 1.0$ (toga cev), odpade kontrola stabilnosti.

Nelinearna kontrola stabilnosti (pri maksimalni talni vodi):

- odpade -

Kontrola za primer obtežbe 2

Dimenzioniranje (pri minimalni talni vodi):

Mejna vrednost ekvivalentne napetosti za cevi		zul σ_{VR}	6.00	N/mm ²	
		Teme	Bok	Dno	
Dimenzioniranje					
Statična višina	h	64.0	46.0	64.0	mm
Ročica	z _S	9.0	-9.0	9.0	mm
Upogibni moment	ΣM	3.37	-3.45	2.91	kNm/m
Oсна sila	ΣN	-6.70	-33.63	-23.42	kN/m
Moment na natezno armaturo	M _S	3.43	3.15	3.12	kNm/m
Koeficient	100 m _s	3.10	5.51	2.82	[1]
Razmerje momentne ročice	k _z	0.94	0.92	0.94	[1]
Zahtevan prerez jekla	zaht. A _s	1.76	1.42	0.99	cm ² /m
Obstoječi prerez jekla	obst. A _s	2.01	2.01	2.01	cm ² /m
Napetost zaht. A _s / obst. A _s :	A _{AS}	87.7	70.6	49.1	%

Obstoječi prerez armature je večji kot je zahtevani

Manjšanje razpok		Teme	Bok	Dno	
Del napetosti od osnih sil	σ _N	-0.06	-0.30	-0.21	N/mm ²
Del natezne trdnosti od momentov	σ _M	1.67	1.71	1.44	N/mm ²
Koeficient f _R acc. po DIN 4035	f _R	0.98	0.90	0.91	[1]
Ekvivalentna napetost cevi	σ _{VR}	1.58	1.27	1.12	N/mm ²
Adhezija σ _{VR} / zul σ _{VR} :	A _{σVR}	26.40	21.24	18.67	%

Obstoječa ekvivalentna napetost na cev je manjša kot mejna vrednost

Dimenzioniranje (pri maksimalni talni vodi):

Mejna vrednost ekvivalentne napetosti za cevi		zul σ_{VR}	6.00	N/mm ²	
		Teme	Bok	Dno	
Dimenzioniranje					
Statična višina	h	64.0	46.0	64.0	mm
Ročica	z _S	9.0	-9.0	9.0	mm
Upogibni moment	ΣM	3.37	-3.46	2.90	kNm/m
Oсна sila	ΣN	-9.50	-36.43	-26.22	kN/m
Moment na natezno armaturo	M _S	3.45	3.13	3.14	kNm/m
Koeficient	100 m _s	3.12	5.48	2.84	[1]
Razmerje momentne ročice	k _z	0.94	0.92	0.94	[1]
Zahtevan prerez jekla	zaht. A _s	1.68	1.31	0.90	cm ² /m
Obstoječi prerez jekla	obst. A _s	2.01	2.01	2.01	cm ² /m
Napetost zaht. A _s / obst. A _s :	A _{AS}	83.5	64.9	44.9	%

Obstoječi prerez armature je večji kot je zahtevani

Manjšanje razpok		Teme	Bok	Dno	
Del napetosti od osnih sil	σ_N	-0.08	-0.33	-0.23	N/mm ²
Del natezne trdnosti od momentov	σ_M	1.67	1.71	1.44	N/mm ²
Koeficient f_R acc. po DIN 4035	f_R	0.97	0.90	0.91	[1]
Ekvivalentna napetost cevi	σ_{VR}	1.53	1.25	1.09	N/mm ²
Adhezija σ_{VR} / zul σ_{VR} :	$A_{\sigma_{VR}}$	25.55	20.83	18.18	%

Obstoječa ekvivalentna napetost na cev je manjša kot mejna vrednost

Kontrola deformacij (pri minimalni talni vodi):

Ker je $V_{RB} > 1.0$ (toga cev), odpade kontrola stabilnosti.

Kontrola deformacij (pri maksimalni talni vodi):

Ker je $V_{RB} > 1.0$ (toga cev), odpade kontrola stabilnosti.

Kontrola stabilnosti (linearna) (pri maksimalni talni vodi):

Ker je $V_{RB} > 1.0$ (toga cev), odpade kontrola stabilnosti.

Nelinearna kontrola stabilnosti (pri maksimalni talni vodi):

- odpade -

Izračun po ATV-DVWK-A 127, tretje izdaja, August 2000
(Dimenzioniranje armature po DIN 4035, del F, avgust 1995)

Projekt: HC KOPER DRAGONJA
Št.projekta: 004-17/08-3

Vhodne vrednosti:

Varnost

Varnostni razred:	A (običajni primer)		
Dopustna deformacija:	6% (običajni primer)		
Predhodna deformacija tipa A:	$\delta_{v,TipA}$	1.00	%
Lokalna predhodna deformacija:	$\delta_{v,lokal}$	0.00	%

Cev

z armiranjem	B St 500 P / IV P		
Notranji premer	1,000.0		mm
Zunanji premer	1,240.0		mm
Korak spiralne armature	$d_{St,I}$	200.0	mm
vzdolžna armatura	12 \varnothing 7 mm		
radialna spiralna armatura	5.0 \varnothing 8 mm		
ekscen. na temenu		-1.0	mm
eksce. na boku		1.0	mm
ekscen. na dnu		-1.0	mm

Zemljina

E1: Zasip cevi:	Vrsta zemljine: G1		
Vrednost iz tabele 8 (ATV A127):	D_{PR1}	95.0	%
E2: Območje ob cevi:	Vrsta zemljine: G1		
Vrednost iz tabele 8 (ATV A127):	D_{PR2}	95.0	%
E3: Raščena zemljina:	Vrsta zemljine: G3		
Gostota-Proctor:	D_{PR3}	85.0	%
E4: Zemljina pod cevjo:	E4 = 10 * E1		

Vgradnja

Širina jarka:	b	3,650	mm
Nagib brežine:	β	60.00	°
Pogoji zasipa jarka:	A1		
Pogoji vgradnje cevi:	B1		
Način naleganja :	togo		
Relativna projekcija:	a	1.00	[1]
Kot naleganja:	120°		

Obremenitveni primer 1

Opis:	Točka z največjim prekritjem		
Višina prekritja:	h	1,200	mm
Specifična teža zemljine:	γ	20.00	kN/m ³
Dodatna ploskovna obtežba:	P_0	0.00	N/mm ²

Maksimalni nivo talne vode nad dnom:	$h_{W,max}$	1,200	mm
Minimalni nivo talne vode nad dnom:	$h_{W,min}$	0	mm
Notranji tlak:	P_I	0.00	bar
Polnjenje z vodo (npr. za zajezitev)	Da		
Spec. teža medija:	γ_F	10.00	kN/m ³
Prometna obtežba	SLW 60 (Cesta)		

Obremenitveni primer 2

Opis:	Točka z najmanjšim prekritjem		
Višina prekritja:	h	1,100	mm
Specifična teža zemljine:	γ	20.00	kN/m ³
Dodatna ploskovna obtežba:	P_0	0.00	N/mm ²
Maksimalni nivo talne vode nad dnom:	$h_{W,max}$	500	mm
Minimalni nivo talne vode nad dnom:	$h_{W,min}$	0	mm
Notranji tlak:	P_I	0.00	bar
Polnjenje z vodo (npr. za zajezitev)	Da		
Spec. teža medija:	γ_F	10.00	kN/m ³
Prometna obtežba	SLW 60 (Cesta)		

Kontrola za primer obtežbe 1

Dimenzioniranje (pri minimalni talni vodi):

Mejna vrednost ekvivalentne napetosti za cevi		zul σ_{VR}	6.00	N/mm ²	
Dimenzioniranje		Teme	Bok	Dno	
Statična višina	h	59.0	61.0	59.0	mm
Ročica	z _S	-1.0	1.0	-1.0	mm
Upogibni moment	ΣM	4.11	-4.22	3.55	kNm/m
Oсна sila	ΣN	-8.08	-37.63	-26.64	kN/m
Moment na natezno armaturo	M _S	4.10	4.26	3.53	kNm/m
Koeficient	100 m _s	4.37	4.24	3.75	[1]
Razmerje momentne ročice	k _z	0.93	0.93	0.93	[1]
Zahtevan prerez jekla	zaht. A _s	2.34	1.31	1.31	cm ² /m
Obstoječi prerez jekla	obst. A _s	2.51	2.51	2.51	cm ² /m
Napetost zaht. A _s / obst. A _s :	A _{AS}	93.1	52.2	52.1	%

Obstoječi prerez armature je večji kot je zahtevani

Manjšanje razpok		Teme	Bok	Dno	
Del napetosti od osnih sil	σ _N	-0.07	-0.31	-0.22	N/mm ²
Del natezne trdnosti od momentov	σ _M	1.71	1.76	1.48	N/mm ²
Koeficient f _R acc. po DIN 4035	f _R	1.00	0.91	0.92	[1]
Ekvivalentna napetost cevi	σ _{VR}	1.65	1.32	1.16	N/mm ²
Adhezija σ _{VR} / zul σ _{VR} :	A _{σVR}	27.48	22.00	19.38	%

Obstoječa ekvivalentna napetost na cev je manjša kot mejna vrednost

Dimenzioniranje (pri maksimalni talni vodi):

Mejna vrednost ekvivalentne napetosti za cevi		zul σ_{VR}	6.00	N/mm ²	
Dimenzioniranje		Teme	Bok	Dno	
Statična višina	h	59.0	61.0	59.0	mm
Ročica	z _S	-1.0	1.0	-1.0	mm
Upogibni moment	ΣM	4.29	-4.42	3.69	kNm/m
Oсна sila	ΣN	-14.11	-45.07	-33.29	kN/m
Moment na natezno armaturo	M _S	4.27	4.47	3.66	kNm/m
Koeficient	100 m _s	4.55	4.44	3.89	[1]
Razmerje momentne ročice	k _z	0.93	0.93	0.93	[1]
Zahtevan prerez jekla	zaht. A _s	2.24	1.18	1.17	cm ² /m
Obstoječi prerez jekla	obst. A _s	2.51	2.51	2.51	cm ² /m
Napetost zaht. A _s / obst. A _s :	A _{AS}	89.1	47.1	46.4	%

Obstoječi prerez armature je večji kot je zahtevani

Manjšanje razpok		Teme	Bok	Dno	
Del napetosti od osnih sil	σ _N	-0.12	-0.37	-0.27	N/mm ²
Del natezne trdnosti od momentov	σ _M	1.79	1.84	1.54	N/mm ²
Koeficient f _R acc. po DIN 4035	f _R	0.98	0.90	0.91	[1]
Ekvivalentna napetost cevi	σ _{VR}	1.63	1.33	1.15	N/mm ²
Adhezija σ _{VR} / zul σ _{VR} :	A _{σVR}	27.16	22.10	19.18	%

Obstoječa ekvivalentna napetost na cev je manjša kot mejna vrednost

Kontrola deformacij (pri minimalni talni vodi):

Ker je V_{RB} > 1.0 (toga cev), odpade kontrola stabilnosti.

Kontrola deformacij (pri maksimalni talni vodi):

Ker je $V_{RB} > 1.0$ (toga cev), odpade kontrola stabilnosti.

Kontrola stabilnosti (linearna) (pri maksimalni talni vodi):

Ker je $V_{RB} > 1.0$ (toga cev), odpade kontrola stabilnosti.

Nelinearna kontrola stabilnosti (pri maksimalni talni vodi):

- odpade -

Kontrola za primer obtežbe 2

Dimenzioniranje (pri minimalni talni vodi):

Mejna vrednost ekvivalentne napetosti za cevi		zul σ_{VR}	6.00	N/mm ²	
Dimenzioniranje		Teme	Bok	Dno	
Statična višina	h	59.0	61.0	59.0	mm
Ročica	z _S	-1.0	1.0	-1.0	mm
Upogibni moment	ΣM	4.12	-4.23	3.56	kNm/m
Oсна sila	ΣN	-7.61	-37.23	-26.16	kN/m
Moment na natezno armaturo	M _S	4.11	4.26	3.53	kNm/m
Koeficient	100 m _s	4.37	4.24	3.76	[1]
Razmerje momentne ročice	k _z	0.93	0.93	0.93	[1]
Zahtevan prerez jekla	zaht. A _s	2.36	1.33	1.33	cm ² /m
Obstoječi prerez jekla	obst. A _s	2.51	2.51	2.51	cm ² /m
Napetost zaht. A _s / obst. A _s :	A _{AS}	94.0	53.0	52.9	%

Obstoječi prerez armature je večji kot je zahtevani

Manjšanje razpok		Teme	Bok	Dno	
Del napetosti od osnih sil	σ _N	-0.06	-0.30	-0.21	N/mm ²
Del natezne trdnosti od momentov	σ _M	1.72	1.76	1.48	N/mm ²
Koeficient f _R acc. po DIN 4035	f _R	1.00	0.91	0.92	[1]
Ekvivalentna napetost cevi	σ _{VR}	1.66	1.33	1.17	N/mm ²
Adhezija σ _{VR} / zul σ _{VR} :	A _{σVR}	27.67	22.11	19.49	%

Obstoječa ekvivalentna napetost na cev je manjša kot mejna vrednost

Dimenzioniranje (pri maksimalni talni vodi):

Mejna vrednost ekvivalentne napetosti za cevi		zul σ_{VR}	6.00	N/mm ²	
Dimenzioniranje		Teme	Bok	Dno	
Statična višina	h	59.0	61.0	59.0	mm
Ročica	z _S	-1.0	1.0	-1.0	mm
Upogibni moment	ΣM	4.11	-4.23	3.55	kNm/m
Oсна sila	ΣN	-10.71	-40.33	-29.26	kN/m
Moment na natezno armaturo	M _S	4.10	4.27	3.52	kNm/m
Koeficient	100 m _s	4.36	4.25	3.75	[1]
Razmerje momentne ročice	k _z	0.93	0.93	0.93	[1]
Zahtevan prerez jekla	zaht. A _s	2.25	1.23	1.22	cm ² /m
Obstoječi prerez jekla	obst. A _s	2.51	2.51	2.51	cm ² /m
Napetost zaht. A _s / obst. A _s :	A _{AS}	89.4	48.9	48.4	%

Obstoječi prerez armature je večji kot je zahtevani

Manjšanje razpok		Teme	Bok	Dno	
Del napetosti od osnih sil	σ_N	-0.09	-0.33	-0.24	N/mm ²
Del natezne trdnosti od momentov	σ_M	1.71	1.76	1.48	N/mm ²
Koeficient f_R acc. po DIN 4035	f_R	0.99	0.91	0.92	[1]
Ekvivalentna napetost cevi	σ_{VR}	1.61	1.30	1.14	N/mm ²
Adhezija σ_{VR} / zul σ_{VR} :	$A_{\sigma_{VR}}$	26.80	21.63	18.92	%

Obstoječa ekvivalentna napetost na cev je manjša kot mejna vrednost

Kontrola deformacij (pri minimalni talni vodi):

Ker je $V_{RB} > 1.0$ (toga cev), odpade kontrola stabilnosti.

Kontrola deformacij (pri maksimalni talni vodi):

Ker je $V_{RB} > 1.0$ (toga cev), odpade kontrola stabilnosti.

Kontrola stabilnosti (linearna) (pri maksimalni talni vodi):

Ker je $V_{RB} > 1.0$ (toga cev), odpade kontrola stabilnosti.

Nelinearna kontrola stabilnosti (pri maksimalni talni vodi):

- odpade -

Izračun po ATV-DVWK-A 127, tretje izdaja, August 2000

Projekt: HC KOPER DRAGONJA
 Št.projekta: 004-17/08-3
 Datum: 16.3.2010

Vhodne vrednosti:
Varnost

Varnostni razred:	A (običajni primer)		
Dopustna deformacija:	6% (običajni primer)		
Predhodna deformacija tipa A:	$\delta_{v,TipA}$	1.00	%
Lokalna predhodna deformacija:	$\delta_{v,lokal}$	0.00	%

Cev

Proizvajalec:	Kovinoplastika PISKAR MP D.O.O		
Vrsta profila:	Mapikan DN/OD		
Opis:	SN4-250		
Notranji premer:	d_i	216.0	mm
Širina profila:	b	37.00	mm
Višina profila:	h	17.00	mm
Površina profila:	A_{rad}	4.05	mm ² /mm
Aksialno delujoča ploskev profila:	A_{ax}	1.70	mm ² /mm
Vztrajnostni moment:	J	153.04	mm ⁴ /mm
Razdalja do nevtralne osi:	e	6.31	mm
Ekvivalentna debelina stene:	s_e	12.25	mm
Odpornostni moment (notranji):	W_i	24.26	mm ³ /mm
Odpornostni moment (zunanji):	W_a	14.31	mm ³ /mm
Razmerje ploskev Kappa Q:	κ_Q	2.75	[1]

Material cevi

Vrsta materiala:	Termoplast		
Oznaka:	PE-HD (ATV-A 127, Tab. 3)		
Spec. teža mat. cevi	γ_P	9.40	kN/m ³
Prečno kontrakc. št.	ν	0.38	[1]
E-modul, kratkot.	E_K	800.00	N/mm ²
E-modul, dolgot.	E_{L0}	160.00	N/mm ²
Mejna napetost natega pri upogibu, kratkotrajna	$\sigma_{BZ,K}$	21.00	N/mm ²
Mejna napetost tlaka pri upogibu, kratkotrajna	$\sigma_{BD,K}$	21.00	N/mm ²
Mejna napetost natega pri upogibu, dolgotrajna	$\sigma_{BZ,L}$	14.00	N/mm ²
Mejna napetost tlaka pri upogibu, dolgotrajna	$\sigma_{BD,L}$	14.00	N/mm ²

Zemljina

E1: Zasip cevi:	Vrsta zemljine:	G1	
Vrednost iz tabele 8 (ATV A127):	D_{PR1}	95.0	%
E2: Območje ob cevi:	Vrsta zemljine:	G1	
Vrednost iz tabele 8 (ATV A127):	D_{PR2}	95.0	%
E3: Raščena zemljina:	Vrsta zemljine:	G1	
Gostota-Proctor:	D_{PR3}	85.0	%
E4: Zemljina pod cevjo:	$E4 = 10 * E1$		

Vgradnja

Širina jarka:	b	1,005	mm
Nagib brežine:	β	60.00	°
Pogoji zasipa jarka:	A1		
Pogoji vgradnje cevi:	B1		
Način naleganja :	giblljivo		
Relativna projekcija:	a	1.00	[1]
Kot naleganja:	180°		

Obremenitveni primer 1

Opis:	Točka z največjim prekritjem		
Višina prekritja:	h	1,200	mm
Specifična teža zemljine:	γ	20.00	kN/m ³
Dodatna ploskovna obtežba:	P_0	0.00	N/mm ²
Maksimalni nivo talne vode nad dnom:	$h_{W,max}$	0	mm
Minimalni nivo talne vode nad dnom:	$h_{W,min}$	0	mm
Notranji tlak:	P_I	0.00	bar
Polnjenje z vodo (npr. za zaježitev)	Da		
Spec. teža medija:	γ_F	10.00	kN/m ³
Prometna obtežba	SLW 60 (Cesta)		

Obremenitveni primer 2

Opis:	Točka z najmanjšim prekritjem		
Višina prekritja:	h	600	mm
Specifična teža zemljine:	γ	20.00	kN/m ³
Dodatna ploskovna obtežba:	P_0	0.00	N/mm ²
Maksimalni nivo talne vode nad dnom:	$h_{W,max}$	0	mm
Minimalni nivo talne vode nad dnom:	$h_{W,min}$	0	mm
Notranji tlak:	P_I	0.00	bar
Polnjenje z vodo (npr. za zaježitev)	Da		
Spec. teža medija:	γ_F	10.00	kN/m ³
Prometna obtežba	SLW 60 (Cesta)		

Kontrola za primer obtežbe 1, Kratkotrajno

Kontrola napetosti:

Rač. mejna n. nap. pri upogibu, zemljina/prometna obr.:	$\sigma_{rech,BZ}$	21.0		N/mm ²
Rač. mejna t. nap. pri upogibu, zemljina/prometna obr.:	$\sigma_{rech,BD}$	21.0		N/mm ²
Mejna n. nap. pri upogibu zaradi ostalih obrem.:	$\sigma_{zul,BZ}$	21.0		N/mm ²
Mejna t. nap. pri upogibu zaradi ostalih obrem.:	$\sigma_{zul,BD}$	21.0		N/mm ²
Znotraj:				
Nap. zaradi obtežbe s prometom in zemljino:	$\sigma_{qv,qh,qh^*,i}$	Teme 0.512	Bok -2.350	Dno 0.512 N/mm ²
Napetost zaradi ostalih obremenitev:	$\sigma_{sonst,i}$	0.047	-0.040	0.107 N/mm ²
Varnost:	γ_{BZi}	37.55	---	33.93 [1]
Varnost:	γ_{BDi}	---	8.79	---
Zunaj:				
Nap. zaradi obtežbe s prometom in zemljino:	$\sigma_{qv,qh,qh^*,a}$	Teme -3.30	Bok -0.10	Dno -3.30 N/mm ²
Napetost zaradi ostalih obremenitev:	$\sigma_{sonst,a}$	-0.06	0.07	-0.08 N/mm ²
Varnost:	γ_{BZa}	---	---	---
Varnost:	γ_{BDa}	6.25	880.15	6.21 [1]
Zahtevana varnost natega pri upogibu:	zah γ_{Un}		2.50	[1]
Zahtevana varnost tlaka pri upogibu:	zah γ_{Ut}		2.50	[1]

Izračunane varnosti napetosti so večje od potrebnih.

Kontrola deformacij:

Način izračuna:		linearno		
Razmerje:		$I/(A_{rad} \cdot r_m^2)$	0.00289	[1]
Razmerje:		$I/(A_{rad} \cdot r_m^2) \cdot \kappa_q$	0.00797	[1]
Faktor deform. zaradi upogib	c_v	q_v -0.0833	q_h 0.0833	q_h^* 0.0640 [1]
Faktor deformacije zaradi osnih sil:	c_{N_v}	-0.648	-0.681	-0.247 [1]
Faktor deformacije zaradi prečnih sil:	c_{Q_v}	-0.335	0.335	0.243 [1]
Rezultirajoči faktor deformacije:	c'_v	-0.0925	0.0887	0.0686 [1]
Vertikalna sprememba premera:		Δd_v	2.7	mm
Horizontalna sprememba premera:		Δd_h	1.6	mm
Relativna vertikalna deformacija:		δ_v	1.18	%
Dopustna deformacija:		dop d_v	6.00	%

Izračunana deformacija je manjša od dopustne.

Kontrola stabilnosti (linearna):

Skupna vertikalna obtežba	q_v	51.8	kN/m ²
Redukcijski faktor za zemeljske / prometne obtežbe:	κ_{v2}	0.87	[1]
Kritična obtežba izbočenja (zem./promet):	krit q_v	1,175.8	kN/m ²
Kontrola uklona zaradi pritiska vode odpade, ker ni niti talne vode niti podtlaka.			
Varnost proti uklonu:	γ_{ukl}	22.70	[1]
Zahtevana varnost proti uklonu:	zah γ_{ukl}	2.00	[1]

Izračunane varnosti proti uklonu so večje od potrebnih varnosti.

Nelinearna kontrola stabilnosti:

- odpade -

Kontrola za primer obtežbe 2, Kratkotrajno

Kontrola napetosti:

Rač. mejna n. nap. pri upogibu, zemljina/prometna obr.:	$\sigma_{rech,BZ}$	21.0		N/mm ²
Rač. mejna t. nap. pri upogibu, zemljina/prometna obr.:	$\sigma_{rech,BD}$	21.0		N/mm ²
Mejna n. nap. pri upogibu zaradi ostalih obrem.:	$\sigma_{zul,BZ}$	21.0		N/mm ²
Mejna t. nap. pri upogibu zaradi ostalih obrem.:	$\sigma_{zul,BD}$	21.0		N/mm ²
Znotraj:				
Nap. zaradi obtežbe s prometom in zemljino:	$\sigma_{qv,qh,qh^*,i}$	Teme 1.158	Bok -3.437	Dno 1.158 N/mm ²
Napetost zaradi ostalih obremenitev:	$\sigma_{sonst,i}$	0.047	-0.040	0.107 N/mm ²
Varnost:	γ_{BZi}	17.42	---	16.60 [1]
Varnost:	γ_{BDi}	---	6.04	---
Zunaj:				
Nap. zaradi obtežbe s prometom in zemljino:	$\sigma_{qv,qh,qh^*,a}$	Teme -4.99	Bok 0.13	Dno -4.99 N/mm ²
Napetost zaradi ostalih obremenitev:	$\sigma_{sonst,a}$	-0.06	0.07	-0.08 N/mm ²
Varnost:	γ_{BZa}	---	103.61	---
Varnost:	γ_{BDa}	4.16	---	4.14 [1]
Zahtevana varnost natega pri upogibu:	zah γ_{Un}		2.50	[1]
Zahtevana varnost tlaka pri upogibu:	zah γ_{Ut}		2.50	[1]

Izračunane varnosti napetosti so večje od potrebnih.

Kontrola deformacij:

Način izračuna:	linearno			
Razmerje:	$I/(A_{rad} \cdot r_m^2)$	0.00289	[1]	
Razmerje:	$I/(A_{rad} \cdot r_m^2) \cdot \kappa_q$	0.00797	[1]	
Faktor deform. zaradi upogib	c_v	q_v -0.0833	q_h 0.0833	q_h^* 0.0640 [1]
Faktor deformacije zaradi osnih sil:	c_{Nv}	-0.648	-0.681	-0.247 [1]
Faktor deformacije zaradi prečnih sil:	c_{Qv}	-0.335	0.335	0.243 [1]
Rezultirajoči faktor deformacije:	c'_v	-0.0925	0.0887	0.0686 [1]
Vertikalna sprememba premera:	Δd_v	4.2		mm
Horizontalna sprememba premera:	Δd_h	2.7		mm
Relativna vertikalna deformacija:	δ_v	1.84		%
Dopustna deformacija:	dop d_v	6.00		%

Izračunana deformacija je manjša od dopustne.

Kontrola stabilnosti (linearna):

Skupna vertikalna obtežba	q_v	72.0	kN/m ²
Redukcijski faktor za zemeljske / prometne obtežbe:	κ_{v2}	0.87	[1]
Kritična obtežba izbočenja (zem./promet):	krit q_v	1,175.8	kN/m ²
Kontrola uklona zaradi pritiska vode odpade, ker ni niti talne vode niti podtlaka.			
Varnost proti uklonu:	γ_{ukl}	16.34	[1]
Zahtevana varnost proti uklonu:	zah γ_{uki}	2.00	[1]

Izračunane varnosti proti uklonu so večje od potrebnih varnosti.

Nelinearna kontrola stabilnosti:

- odpade -

Kontrola za primer obtežbe 1, Dolgotrajno

Kontrola napetosti:

Rač. mejna n. nap. pri upogibu, zemljina/prometna obr.:	$\sigma_{rech,BZ}$	18.3		N/mm^2
Rač. mejna t. nap. pri upogibu, zemljina/prometna obr.:	$\sigma_{rech,BD}$	18.3		N/mm^2
Mejna n. nap. pri upogibu zaradi ostalih obrem.:	$\sigma_{zul,BZ}$	14.0		N/mm^2
Mejna t. nap. pri upogibu zaradi ostalih obrem.:	$\sigma_{zul,BD}$	14.0		N/mm^2
Znotraj:				
Nap. zaradi obtežbe s prometom in zemljino:	$\sigma_{qv,qh,qh^*,i}$	Teme 0.222	Bok -2.026	Dno 0.222 N/mm^2
Napetost zaradi ostalih obremenitev:	$\sigma_{sonst,i}$	0.033	-0.026	0.093 N/mm^2
Varnost:	γ_{BZi}	68.84	---	53.23 [1]
Varnost:	γ_{BDi}	---	8.86	---
Zunaj:				
Nap. zaradi obtežbe s prometom in zemljino:	$\sigma_{qv,qh,qh^*,a}$	Teme -2.89	Bok -0.50	Dno -2.89 N/mm^2
Napetost zaradi ostalih obremenitev:	$\sigma_{sonst,a}$	-0.04	0.05	-0.06 N/mm^2
Varnost:	γ_{BZa}	---	---	---
Varnost:	γ_{BDa}	6.20	42.88	6.13 [1]
Zahtevana varnost natega pri upogibu:	zah γ_{Un}		2.50	[1]
Zahtevana varnost tlaka pri upogibu:	zah γ_{Ut}		2.50	[1]

Izračunane varnosti napetosti so večje od potrebnih.

Kontrola deformacij:

Način izračuna:		linearno		
Razmerje:		$I/(A_{rad} \cdot r_m^2)$	0.00289	[1]
Razmerje:		$I/(A_{rad} \cdot r_m^2) \cdot \kappa_{Cq}$	0.00797	[1]
Faktor deform. zaradi upogib	c_v	q_v -0.0833	q_h 0.0833	q_h^* 0.0640 [1]
Faktor deformacije zaradi osnih sil:	c_{Nv}	-0.648	-0.681	-0.247 [1]
Faktor deformacije zaradi prečnih sil:	c_{Qv}	-0.335	0.335	0.243 [1]
Rezultirajoči faktor deformacije:	c'_v	-0.0925	0.0887	0.0686 [1]
Vertikalna sprememba premera:		Δd_v	3.2	mm
Horizontalna sprememba premera:		Δd_h	1.7	mm
Relativna vertikalna deformacija:		δ_v	1.39	%
Dopustna deformacija:		dop d_v	6.00	%

Izračunana deformacija je manjša od dopustne.

Kontrola stabilnosti (linearna):

Skupna vertikalna obtežba	q_v	50.4	kN/m^2
Redukcijski faktor za zemeljske / prometne obtežbe:	κ_{v2}	0.87	[1]
Kritična obtežba izbočenja (zem./promet):	krit q_v	977.8	kN/m^2
Kontrola uklona zaradi pritiska vode odpade, ker ni niti talne vode niti podtlaka.			
Varnost proti uklonu:	γ_{ukl}	19.40	[1]
Zahtevana varnost proti uklonu:	zah γ_{ukl}	2.00	[1]

Izračunane varnosti proti uklonu so večje od potrebnih varnosti.

Nelinearna kontrola stabilnosti:

- odpade -

Kontrola za primer obtežbe 2, Dolgotrajno

Kontrola napetosti:

Rač. mejna n. nap. pri upogibu, zemljina/prometna obr.:	$\sigma_{rech,BZ}$	19.9		N/mm ²	
Rač. mejna t. nap. pri upogibu, zemljina/prometna obr.:	$\sigma_{rech,BD}$	19.9		N/mm ²	
Mejna n. nap. pri upogibu zaradi ostalih obrem.:	$\sigma_{zul,BZ}$	14.0		N/mm ²	
Mejna t. nap. pri upogibu zaradi ostalih obrem.:	$\sigma_{zul,BD}$	14.0		N/mm ²	
Znotraj:	Teme	Bok	Dno		
Nap. zaradi obtežbe s prometom in zemljino:	$\sigma_{qv,qh,qh^*,i}$	0.983	-3.257	0.983	N/mm ²
Napetost zaradi ostalih obremenitev:	$\sigma_{sonst,i}$	0.033	-0.026	0.093	N/mm ²
Varnost:	γ_{BZi}	19.32	---	17.85	[1]
Varnost:	γ_{BDi}	---	6.04	---	[1]
Zunaj:	Teme	Bok	Dno		
Nap. zaradi obtežbe s prometom in zemljino:	$\sigma_{qv,qh,qh^*,a}$	-4.77	-0.13	-4.77	N/mm ²
Napetost zaradi ostalih obremenitev:	$\sigma_{sonst,a}$	-0.04	0.05	-0.06	N/mm ²
Varnost:	γ_{BZa}	---	---	---	[1]
Varnost:	γ_{BDa}	4.12	360.75	4.09	[1]
Zahtevana varnost natega pri upogibu:	zah γ_{Un}	2.50			[1]
Zahtevana varnost tlaka pri upogibu:	zah γ_{Ut}	2.50			[1]

Izračunane varnosti napetosti so večje od potrebnih.

Kontrola deformacij:

Način izračuna:	linearno				
Razmerje:	$I/(A_{rad} \cdot r_m^2)$	0.00289	[1]		
Razmerje:	$I/(A_{rad} \cdot r_m^2) \cdot \kappa_q$	0.00797	[1]		
Faktor deform. zaradi upogib	c_v	q_v	q_h	q_h^*	
Faktor deformacije zaradi osnih sil:	c_{N_v}	-0.0833	0.0833	0.0640	[1]
Faktor deformacije zaradi prečnih sil:	c_{Q_v}	-0.648	-0.681	-0.247	[1]
Rezultirajoči faktor deformacije:	c'_v	-0.335	0.335	0.243	[1]
		-0.0925	0.0887	0.0686	[1]
Vertikalna sprememba premera:	Δd_v	4.5		mm	
Horizontalna sprememba premera:	Δd_h	2.8		mm	
Relativna vertikalna deformacija:	δ_v	1.96		%	
Dopustna deformacija:	dop d_v	6.00		%	

Izračunana deformacija je manjša od dopustne.

Kontrola stabilnosti (linearna):

Skupna vertikalna obtežba	q_v	71.7	kN/m ²
Redukcijski faktor za zemeljske / prometne obtežbe:	κ_{v2}	0.87	[1]
Kritična obtežba izbočenja (zem./promet):	krit q_v	1,100.8	kN/m ²
Kontrola uklona zaradi pritiska vode odpade, ker ni niti talne vode niti podtlaka.			
Varnost proti uklonu:	γ_{ukl}	15.35	[1]
Zahtevana varnost proti uklonu:	zah γ_{uki}	2.00	[1]

Izračunane varnosti proti uklonu so večje od potrebnih varnosti.

Nelinearna kontrola stabilnosti:

- odpade -

Izračun po ATV-DVWK-A 127, tretje izdaja, August 2000

Projekt: HC KOPER DRAGONJA
 Št.projekta: 004-17/08-3
 Datum: 16.3.2010

Vhodne vrednosti:
Varnost

Varnostni razred:	A (običajni primer)		
Dopustna deformacija:	6% (običajni primer)		
Predhodna deformacija tipa A:	$\delta_{v,TipA}$	1.00	%
Lokalna predhodna deformacija:	$\delta_{v,lokal}$	0.00	%

Cev

Proizvajalec:	Kovinoplastika PISKAR MP D.O.O		
Vrsta profila:	Mapikan DN/OD		
Opis:	SN4-315		
Notranji premer:	d_i	271.0	mm
Širina profila:	b	42.00	mm
Višina profila:	h	22.00	mm
Površina profila:	A_{rad}	4.72	mm ² /mm
Aksialno delujoča ploskev profila:	A_{ax}	1.90	mm ² /mm
Vztrajnostni moment:	J	302.81	mm ⁴ /mm
Razdalja do nevtralne osi:	e	8.24	mm
Ekvivalentna debelina stene:	s_e	15.37	mm
Odpornostni moment (notranji):	W_i	36.73	mm ³ /mm
Odpornostni moment (zunanji):	W_a	22.01	mm ³ /mm
Razmerje ploskev Kappa Q:	κ_Q	2.50	[1]

Material cevi

Vrsta materiala:	Termoplast		
Oznaka:	PE-HD (ATV-A 127, Tab. 3)		
Spec. teža mat. cevi	γ_P	9.40	kN/m ³
Prečno kontrakc. št.	ν	0.38	[1]
E-modul, kratkot.	E_K	800.00	N/mm ²
E-modul, dolgot.	E_{L0}	160.00	N/mm ²
Mejna napetost natega pri upogibu, kratkotrajna	$\sigma_{BZ,K}$	21.00	N/mm ²
Mejna napetost tlaka pri upogibu, kratkotrajna	$\sigma_{BD,K}$	21.00	N/mm ²
Mejna napetost natega pri upogibu, dolgotrajna	$\sigma_{BZ,L}$	14.00	N/mm ²
Mejna napetost tlaka pri upogibu, dolgotrajna	$\sigma_{BD,L}$	14.00	N/mm ²

Zemljina

E1: Zasip cevi:	Vrsta zemljine: G1		
Vrednost iz tabele 8 (ATV A127):	D_{PR1}	95.0	%
E2: Območje ob cevi:	Vrsta zemljine: G1		
Vrednost iz tabele 8 (ATV A127):	D_{PR2}	95.0	%
E3: Raščena zemljina:	Vrsta zemljine: G1		
Gostota-Proctor:	D_{PR3}	85.0	%
E4: Zemljina pod cevjo:	$E4 = 10 * E1$		

Vgradnja

Širina jarka:	b	1,200	mm
Nagib brežine:	β	60.00	°
Pogoji zasipa jarka:	A1		
Pogoji vgradnje cevi:	B1		
Način naleganja :	giblljivo		
Relativna projekcija:	a	1.00	[1]
Kot naleganja:	180°		

Obremenitveni primer 1

Opis:	Točka z največjim prekritjem		
Višina prekritja:	h	1,200	mm
Specifična teža zemljine:	γ	20.00	kN/m ³
Dodatna ploskovna obtežba:	P_0	0.00	N/mm ²
Maksimalni nivo talne vode nad dnom:	$h_{W,max}$	0	mm
Minimalni nivo talne vode nad dnom:	$h_{W,min}$	0	mm
Notranji tlak:	P_I	0.00	bar
Polnjenje z vodo (npr. za zaježitev)	Da		
Spec. teža medija:	γ_F	10.00	kN/m ³
Prometna obtežba	SLW 60 (Cesta)		

Obremenitveni primer 2

Opis:	Točka z najmanjšim prekritjem		
Višina prekritja:	h	600	mm
Specifična teža zemljine:	γ	20.00	kN/m ³
Dodatna ploskovna obtežba:	P_0	0.00	N/mm ²
Maksimalni nivo talne vode nad dnom:	$h_{W,max}$	0	mm
Minimalni nivo talne vode nad dnom:	$h_{W,min}$	0	mm
Notranji tlak:	P_I	0.00	bar
Polnjenje z vodo (npr. za zaježitev)	Da		
Spec. teža medija:	γ_F	10.00	kN/m ³
Prometna obtežba	SLW 60 (Cesta)		

Kontrola za primer obtežbe 1, Kratkotrajno

Kontrola napetosti:

Rač. mejna n. nap. pri upogibu, zemljina/prometna obr.:	$\sigma_{rech,BZ}$	21.0		N/mm ²	
Rač. mejna t. nap. pri upogibu, zemljina/prometna obr.:	$\sigma_{rech,BD}$	21.0		N/mm ²	
Mejna n. nap. pri upogibu zaradi ostalih obrem.:	$\sigma_{zul,BZ}$	21.0		N/mm ²	
Mejna t. nap. pri upogibu zaradi ostalih obrem.:	$\sigma_{zul,BD}$	21.0		N/mm ²	
Znotraj:					
Nap. zaradi obtežbe s prometom in zemljino:	$\sigma_{qv,qh,qh^*,i}$	Teme 0.643	Bok -2.667	Dno 0.643	N/mm ²
Napetost zaradi ostalih obremenitev:	$\sigma_{sonst,i}$	0.065	-0.055	0.144	N/mm ²
Varnost:	γ_{BZi}	29.69	---	26.69	[1]
Varnost:	γ_{BDi}	---	7.71	---	[1]
Zunaj:					
Nap. zaradi obtežbe s prometom in zemljino:	$\sigma_{qv,qh,qh^*,a}$	Teme -3.63	Bok 0.03	Dno -3.63	N/mm ²
Napetost zaradi ostalih obremenitev:	$\sigma_{sonst,a}$	-0.07	0.10	-0.10	N/mm ²
Varnost:	γ_{BZa}	---	160.87	---	[1]
Varnost:	γ_{BDa}	5.67	---	5.62	[1]
Zahtevana varnost natega pri upogibu:	zah γ_{Un}		2.50		[1]
Zahtevana varnost tlaka pri upogibu:	zah γ_{Ut}		2.50		[1]

Izračunane varnosti napetosti so večje od potrebnih.

Kontrola deformacij:

Način izračuna:		linearno			
Razmerje:		$I/(A_{rad} \cdot r_m^2)$	0.00311	[1]	
Razmerje:		$I/(A_{rad} \cdot r_m^2) \cdot \kappa_{q}$	0.00777	[1]	
Faktor deform. zaradi upogib	c_v	q_v -0.0833	q_h 0.0833	q_h^* 0.0640	[1]
Faktor deformacije zaradi osnih sil:	c_{N_v}	-0.648	-0.681	-0.247	[1]
Faktor deformacije zaradi prečnih sil:	c_{Q_v}	-0.335	0.335	0.243	[1]
Rezultirajoči faktor deformacije:	c'_v	-0.0925	0.0884	0.0684	[1]
Vertikalna sprememba premera:		Δd_v	3.7	mm	
Horizontalna sprememba premera:		Δd_h	2.4	mm	
Relativna vertikalna deformacija:		δ_v	1.30	%	
Dopustna deformacija:		dop d_v	6.00	%	

Izračunana deformacija je manjša od dopustne.

Kontrola stabilnosti (linearna):

Skupna vertikalna obtežba	q_v	52.2	kN/m ²
Redukcijski faktor za zemeljske / prometne obtežbe:	κ_{v2}	0.87	[1]
Kritična obtežba izbočenja (zem./promet):	krit q_v	1,085.5	kN/m ²
Kontrola uklona zaradi pritiska vode odpade, ker ni niti talne vode niti podtlaka.			
Varnost proti uklonu:	γ_{ukl}	20.79	[1]
Zahtevana varnost proti uklonu:	zah γ_{ukl}	2.00	[1]

Izračunane varnosti proti uklonu so večje od potrebnih varnosti.

Nelinearna kontrola stabilnosti:

- odpade -

Kontrola za primer obtežbe 2, Kratkotrajno

Kontrola napetosti:

Rač. mejna n. nap. pri upogibu, zemljina/prometna obr.:	$\sigma_{rech,BZ}$	21.0		N/mm ²
Rač. mejna t. nap. pri upogibu, zemljina/prometna obr.:	$\sigma_{rech,BD}$	21.0		N/mm ²
Mejna n. nap. pri upogibu zaradi ostalih obrem.:	$\sigma_{zul,BZ}$	21.0		N/mm ²
Mejna t. nap. pri upogibu zaradi ostalih obrem.:	$\sigma_{zul,BD}$	21.0		N/mm ²
Znotraj:				
Nap. zaradi obtežbe s prometom in zemljino:	$\sigma_{qv,qh,qh^*,i}$	Teme 1.374	Bok -3.854	Dno 1.374 N/mm ²
Napetost zaradi ostalih obremenitev:	$\sigma_{sonst,i}$	0.065	-0.055	0.144 N/mm ²
Varnost:	γ_{BZi}	14.60	---	13.83 [1]
Varnost:	γ_{BDi}	---	5.37	---
Zunaj:				
Nap. zaradi obtežbe s prometom in zemljino:	$\sigma_{qv,qh,qh^*,a}$	Teme -5.40	Bok 0.36	Dno -5.40 N/mm ²
Napetost zaradi ostalih obremenitev:	$\sigma_{sonst,a}$	-0.07	0.10	-0.10 N/mm ²
Varnost:	γ_{BZa}	---	45.83	---
Varnost:	γ_{BDa}	3.84	---	3.82 [1]
Zahtevana varnost natega pri upogibu:	zah γ_{Un}		2.50	[1]
Zahtevana varnost tlaka pri upogibu:	zah γ_{Ut}		2.50	[1]

Izračunane varnosti napetosti so večje od potrebnih.

Kontrola deformacij:

Način izračuna:		linearno		
Razmerje:		$I/(A_{rad} \cdot r_m^2)$	0.00311	[1]
Razmerje:		$I/(A_{rad} \cdot r_m^2) \cdot \kappa_{Cq}$	0.00777	[1]
Faktor deform. zaradi upogib	c_v	q_v -0.0833	q_h 0.0833	q_h^* 0.0640 [1]
Faktor deformacije zaradi osnih sil:	c_{Nv}	-0.648	-0.681	-0.247 [1]
Faktor deformacije zaradi prečnih sil:	c_{Qv}	-0.335	0.335	0.243 [1]
Rezultirajoči faktor deformacije:	c'_v	-0.0925	0.0884	0.0684 [1]
Vertikalna sprememba premera:		Δd_v	5.7	mm
Horizontalna sprememba premera:		Δd_h	3.8	mm
Relativna vertikalna deformacija:		δ_v	1.99	%
Dopustna deformacija:		dop d_v	6.00	%

Izračunana deformacija je manjša od dopustne.

Kontrola stabilnosti (linearna):

Skupna vertikalna obtežba	q_v	71.3	kN/m ²
Redukcijski faktor za zemeljske / prometne obtežbe:	κ_{v2}	0.87	[1]
Kritična obtežba izbočenja (zem./promet):	krit q_v	1,085.5	kN/m ²
Kontrola uklona zaradi pritiska vode odpade, ker ni niti talne vode niti podtlaka.			
Varnost proti uklonu:	γ_{ukl}	15.22	[1]
Zahtevana varnost proti uklonu:	zah γ_{uki}	2.00	[1]

Izračunane varnosti proti uklonu so večje od potrebnih varnosti.

Nelinearna kontrola stabilnosti:

- odpade -

Kontrola za primer obtežbe 1, Dolgotrajno

Kontrola napetosti:

Rač. mejna n. nap. pri upogibu, zemljina/prometna obr.:	$\sigma_{rech,BZ}$	18.2		N/mm^2
Rač. mejna t. nap. pri upogibu, zemljina/prometna obr.:	$\sigma_{rech,BD}$	18.2		N/mm^2
Mejna n. nap. pri upogibu zaradi ostalih obrem.:	$\sigma_{zul,BZ}$	14.0		N/mm^2
Mejna t. nap. pri upogibu zaradi ostalih obrem.:	$\sigma_{zul,BD}$	14.0		N/mm^2
Znotraj:	Teme	Bok	Dno	
Nap. zaradi obtežbe s prometom in zemljino:	$\sigma_{qv,qh,qh^*,i}$	0.306	-2.299	0.306 N/mm^2
Napetost zaradi ostalih obremenitev:	$\sigma_{sonst,i}$	0.044	-0.035	0.124 N/mm^2
Varnost:	γ_{BZi}	50.22	---	39.09 [1]
Varnost:	γ_{BDi}	---	7.79	---
Zunaj:	Teme	Bok	Dno	
Nap. zaradi obtežbe s prometom in zemljino:	$\sigma_{qv,qh,qh^*,a}$	-3.18	-0.43	-3.18 N/mm^2
Napetost zaradi ostalih obremenitev:	$\sigma_{sonst,a}$	-0.05	0.07	-0.08 N/mm^2
Varnost:	γ_{BZa}	---	---	[1]
Varnost:	γ_{BDa}	5.62	54.22	5.56 [1]
Zahtevana varnost natega pri upogibu:	zah γ_{Un}	2.50		[1]
Zahtevana varnost tlaka pri upogibu:	zah γ_{Ut}	2.50		[1]

Izračunane varnosti napetosti so večje od potrebnih.

Kontrola deformacij:

Način izračuna:	linearno			
Razmerje:	$I/(A_{rad} \cdot r_m^2)$	0.00311	[1]	
Razmerje:	$I/(A_{rad} \cdot r_m^2) \cdot \kappa_q$	0.00777	[1]	
Faktor deform. zaradi upogib	c_v	q_v -0.0833	q_h 0.0833	q_h^* 0.0640 [1]
Faktor deformacije zaradi osnih sil:	c_{N_v}	-0.648	-0.681	-0.247 [1]
Faktor deformacije zaradi prečnih sil:	c_{Q_v}	-0.335	0.335	0.243 [1]
Rezultirajoči faktor deformacije:	c'_v	-0.0925	0.0884	0.0684 [1]
Vertikalna sprememba premera:	Δd_v	4.4		mm
Horizontalna sprememba premera:	Δd_h	2.4		mm
Relativna vertikalna deformacija:	δ_v	1.54		%
Dopustna deformacija:	dop d_v	6.00		%

Izračunana deformacija je manjša od dopustne.

Kontrola stabilnosti (linearna):

Skupna vertikalna obtežba	q_v	50.9	kN/m^2
Redukcijski faktor za zemeljske / prometne obtežbe:	κ_{v2}	0.87	[1]
Kritična obtežba izbočenja (zem./promet):	krit q_v	902.4	kN/m^2
Kontrola uklona zaradi pritiska vode odpade, ker ni niti talne vode niti podtlaka.			
Varnost proti uklonu:	γ_{ukl}	17.72	[1]
Zahtevana varnost proti uklonu:	zah γ_{ukl}	2.00	[1]

Izračunane varnosti proti uklonu so večje od potrebnih varnosti.

Nelinearna kontrola stabilnosti:

- odpade -

Kontrola za primer obtežbe 2, Dolgotrajno

Kontrola napetosti:

Rač. mejna n. nap. pri upogibu, zemljina/prometna obr.:	$\sigma_{rech,BZ}$	19.9		N/mm ²
Rač. mejna t. nap. pri upogibu, zemljina/prometna obr.:	$\sigma_{rech,BD}$	19.9		N/mm ²
Mejna n. nap. pri upogibu zaradi ostalih obrem.:	$\sigma_{zul,BZ}$	14.0		N/mm ²
Mejna t. nap. pri upogibu zaradi ostalih obrem.:	$\sigma_{zul,BD}$	14.0		N/mm ²
Znotraj:				
Nap. zaradi obtežbe s prometom in zemljino:	$\sigma_{qv,qh,qh^*,i}$	Teme 1.172	Bok -3.648	Dno 1.172 N/mm ²
Napetost zaradi ostalih obremenitev:	$\sigma_{sonst,i}$	0.044	-0.035	0.124 N/mm ²
Varnost:	γ_{BZi}	16.11	---	14.76 [1]
Varnost:	γ_{BDi}	---	5.38	---
Zunaj:				
Nap. zaradi obtežbe s prometom in zemljino:	$\sigma_{qv,qh,qh^*,a}$	Teme -5.16	Bok 0.06	Dno -5.16 N/mm ²
Napetost zaradi ostalih obremenitev:	$\sigma_{sonst,a}$	-0.05	0.07	-0.08 N/mm ²
Varnost:	γ_{BZa}	---	121.23	---
Varnost:	γ_{BDa}	3.80	---	3.77 [1]
Zahtevana varnost natega pri upogibu:	zah γ_{Un}		2.50	[1]
Zahtevana varnost tlaka pri upogibu:	zah γ_{Ut}		2.50	[1]

Izračunane varnosti napetosti so večje od potrebnih.

Kontrola deformacij:

Način izračuna:	linearno			
Razmerje:	$I/(A_{rad} \cdot r_m^2)$	0.00311	[1]	
Razmerje:	$I/(A_{rad} \cdot r_m^2) \cdot \kappa_{q}$	0.00777	[1]	
Faktor deform. zaradi upogib	c_v	q_v -0.0833	q_h 0.0833	q_h^* 0.0640 [1]
Faktor deformacije zaradi osnih sil:	c_{N_v}	-0.648	-0.681	-0.247 [1]
Faktor deformacije zaradi prečnih sil:	c_{Q_v}	-0.335	0.335	0.243 [1]
Rezultirajoči faktor deformacije:	c'_v	-0.0925	0.0884	0.0684 [1]
Vertikalna sprememba premera:	Δd_v	6.1		mm
Horizontalna sprememba premera:	Δd_h	3.9		mm
Relativna vertikalna deformacija:	δ_v	2.12		%
Dopustna deformacija:	dop d_v	6.00		%

Izračunana deformacija je manjša od dopustne.

Kontrola stabilnosti (linearna):

Skupna vertikalna obtežba	q_v	71.1	kN/m ²
Redukcijski faktor za zemeljske / prometne obtežbe:	κ_{v2}	0.87	[1]
Kritična obtežba izbočenja (zem./promet):	krit q_v	1,015.4	kN/m ²
Kontrola uklona zaradi pritiska vode odpade, ker ni niti talne vode niti podtlaka.			
Varnost proti uklonu:	γ_{ukl}	14.28	[1]
Zahtevana varnost proti uklonu:	zah γ_{uki}	2.00	[1]

Izračunane varnosti proti uklonu so večje od potrebnih varnosti.

Nelinearna kontrola stabilnosti:

- odpade -