

3/6.01.1 NAČRT GRADBENIH KONSTRUKCIJ: H:VVZD.1

**RS Ministrstvo za okolje in prostor,
Dunajska 47, 1000 Ljubljana**

INVESTITOR:

OBJEKT:

Zagotavljanje poplavne varnosti JZ dela Ljubljane - 1A

DEL OBJEKTA:

Kozarje

H:VVZD.1

NAČRT:

km. Kozarje: od 0.000 do 0.390

VRSTA PROJEKTNE DOKUMENTACIJE:

PGD po recenziji

ŠT. PROJEKTNE DOKUMENTACIJE:

H34-FR/15

ZA GRADNJO:

nova gradnja

PROJEKTANT:

PNZ svetovanje projektiranje d.o.o., Vojkova 65, 1113 Ljubljana

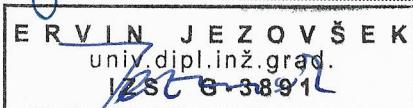
ODGOVORNA OSEBA PROJEKTANTA:

Andrej Jan, u.d.i.g.

ŽIG IN PODPIS:

ODGOVORNI PROJEKTANT:

Ervin Ježovšek, u.d.i.g., G-3891



ŽIG IN PODPIS:

ODGOVORNI VODJA PROJEKTA:

mag. Rok Fazarinc, u.d.i.g., G-0644

ŽIG IN PODPIS:

ŠTEVILKA NAČRTA:

K-448.35

KRAJ IN DATUM:

Ljubljana, marec 2018

3/6.01.2 KAZALO VSEBINE NAČRTA: H:VVZD.1

3/6.01.1 NASLOVNA STRAN NAČRTA

3/6.01.2 KAZALO VSEBINE NAČRTA

3/6.01.3 IZJAVA ODGOVORNEGA PROJEKTANTA NAČRTA

3/6.01.4 TEHNIČNI DEL

- .1 Tehnično poročilo
- .2 Dokaz mehanske stabilnosti in odpornosti
- .3 Projektantski popis del
- .4 Projektantski predračun

3/6.01.5 RISBE

- .1 Pregledna situacija
- .2 Tloris
- .3 Vzdolžni prerez
- .4 Prečni prerezi 1. del
- .5 Prečni prerezi 2. del
- .6 Karakteristični prerezi

3/6.01.3 IZJAVA ODGOVORNEGA PROJEKTANTA V PGD

Odgovorni projektant načrta za H:VVZD.1, št. K-448.35

Ervin Jezovšek, u.d.i.g., G-3891

IZJAVLJAM,

1. da je načrt št. K-448.35 v projektu za pridobitev gradbenega dovoljenja skladen z zahtevami veljavnih prostorskih aktov,
2. da je ta načrt skladen z drugimi predpisi, ki veljajo na območju, na katerem se bo izvedla nameravana gradnja,
3. da so v tem načrtu upoštevani vsi pridobljeni projektni pogoji in soglasja,
4. da so bile pri izdelavi načrta upoštevane vse ustrezne bistvene zahteve in da je načrt izdelan tako, da bo gradnja, izvedena v skladu z njim, zanesljiva,
5. da je načrt skladen z elaborati, ki so sestavni del projekta (če so obvezni).

H34-FR/15

(št. projekta)

Ervin Jezovšek, u.d.i.g., G-3891

(ime in priimek, strokovna izobrazba, ident. št.)

Ljubljana, marec 2018

(kraj in datum)



(osebni žig, podpis)

3/6.01.4. TEHNIČNI DEL

3/6.01.4.1 TEHNIČNO POROČILO

**RS Ministrstvo za okolje in prostor,
Dunajska 47, 1000 Ljubljana**

INVESTITOR:

OBJEKT:	Zagotavljanje poplavne varnosti JZ dela Ljubljane - 1A
DEL OBJEKTA:	Kozarje
NAČRT:	H:VVZD.1 km. Kozarje: od 0.000 do 0.390
VRSTA PROJEKTNE DOKUMENTACIJE:	PGD po recenziji
ŠTEVILKA NAČRTA:	K-448.35
KRAJ IN DATUM:	Ljubljana, marec 2018

1.0 OSNOVNI PODATKI O OBJEKTU

stacionaža Kozarje:	od km: 0.000 do km: 0.390		
višina:	od 1,80 do 4,55 m	razvita dolžina:	397,67 m
tip konstrukcije:	težnostni L zid kamnita zložba	temeljenje:	plitvo temeljenje
pod zidom:	Horjulščica	nad zidom:	zemljišča, objekti

2.0 GEOMEHANSKI PODATKI

2.1 Geomorfološki opis terena

Območje raziskav vzdolž vodotokov Malega Grabna in Gradaščice se razteza v dolžini cca 6 km od izliva Malega Grabna v Ljubljanico do naselja Razori nekaj 100 m zahodno od Ljubljanske obvoznice. Območje je ravniško, nadmorska višina pri izlivu znaša 289 m, nad obvoznico pa okoli 300 m. Struga Gradaščice teče skozi poseljeno območje, na večih delih so hiše zgrajene le nekaj metrov od roba leve in desne rečne brežine. Nepozidana območja tvorijo travnate površine in vrtički. Na območju Dolgega mostu in razcepa Kozarje Mali Graben na več mestih teče pod južno ljubljansko obvoznicijo.

2.2 Geološka sestava tal

Zid H:VVZD.1 geološko-geotehnično poročilo označuje kot zid 5.

Zid 5 leži na območju F (GG poročilo, IG karta, priloga G.1.2). Zid je lociran na severnem delu Kozarij, na območju sotočja Horjulščice in Gradaščice. Zid bo dolg cca 400m. Na območju zidu 5 sta bili zavrtani 2 vrtini in izvedene 3 CPTU sondaže (geotehnični profili vrtin so prikazani v zvezku 3, priloga T.1.1, rezultati CPTU sondaž pa zvezku 4, priloga T.2.1). Geološka sestava tal vzdolž zidu 5 je prikazana v prilogi G.5.4.

Na območju zidu 5 teren sestoji iz zgornje plasti srednje gnetnega zaglinjenega melja (ML), ki sega 1-3 metra globoko (med sondažama CPTU-Z16 in VZ-24 se pojavlja 2-3m globok rahel do srednje gost nasip). Pod plastjo melja leži sloj

gline s prodrom (prod z lečami gline oziroma glina, ki prehaja v močno zaglinjen pretežno srednje gost drobnozrnat prod/grušč (CL-GC). Ta plast sega 4-8m globoko, pod njo leži plast gostega peščeno-meljastega proda (GM).

2.3 Meritve talne vode

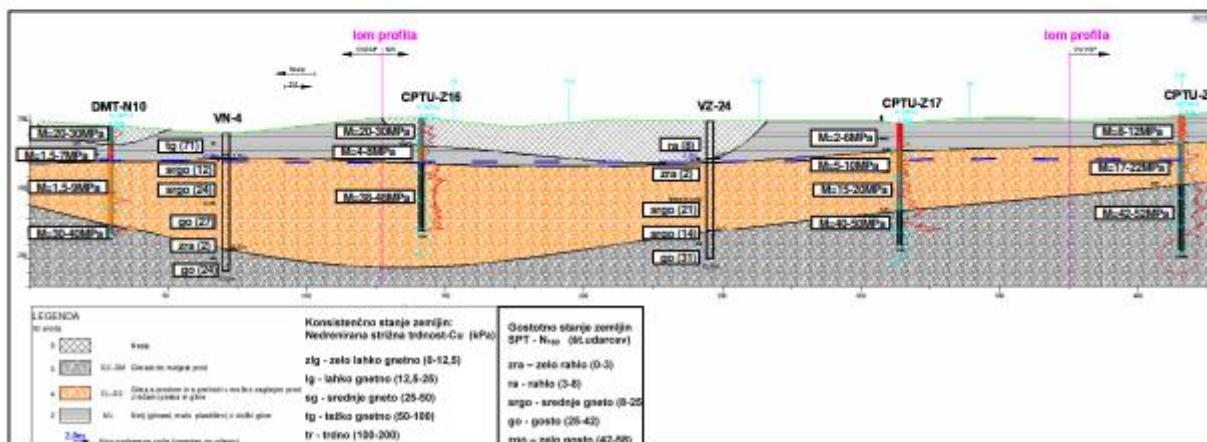
Večji del izmerjenih nivojev podzemne vode se nahaja na nivoju struge Malega Grabna. Ti podatki so le orientacijski. Ker so bila vrtalna dela izvedena v poletnih mesecih in ker na večjem delu območja raziskav nastopajo zemljine z nizko do zelo nizko prepustnostjo ocenujemo, da se nivo podzemne vode v deževnih obdobjih močno dvigne (cca 0,5-1,0 m pod površino).

2.4 Lastnosti zemljin in sestava tal

Na osnovi izvedenih preiskav in inženirsko-geološke ocene podajamo geotehnični model tal za območje zidu 5.

Preglednica 16: Geotehnični model tal na območju zidu 5.

Opis	USCS	IG enota	γ (kN/m ³)	c (kPa)	Φ (°)	M (MPa)
Nasip	GM	0	21	0	32-33	20-30
Melj	ML	2	19	3-6	28-30	2-5
Gлина s prodrom	CL-GC	4	20,5	0	28-33	10-20
Prod	GM-GW	5	21	0	33-36	40-50



2.5 Dopustni nakloni začasnih vkopov višine večje od 2 m brez podpiranja

SLOJ	OPIS	Izkopi (*)
0	Nasip	2:3
1	Meljasta, pusta GLINA	1:3 do 1:2
2	Peščen do zaglinjen MELJ	1:2
3	Meljast do zaglinjen PESEK	1:2 do 2:3
5	Peščen do zamljen PROD	2:3

3.0 OPIS KONSTRUKCIJE

Zid H:VVZD.1 je vzdolž zidu sestavljen iz treh zasnov. Oblika zidu je določajo zahteve VGU in obstoječe stanje na terenu.

Na večjem delu je zasnovan kot težnostni L zid. Ta zasnova poteka na mestih nepozidanega terena in deloma tik pred obstoječimi stanovanjskimi in gospodarskimi objekti. Debelina zidu ob vpetju v temelj je 0,50 m. Na vidnih straneh je obložen s kamnom, zato se na teh mestih armiranobetonski del stene zoži na 0,20 m. Višina zidu nad temeljem je od 2,10 m do 3,05 m. Temelj je višine 0,50 m in širine od 1,30 m do 2,10 m. Temelj je večinoma obrnjen stran od struge, proti strugi je obrnjen le na mestih kjer poteka tik ob objektih.

Druga zasnova zidu poteka na mestih obstoječih zidov. Debelina zidu je 0,25 m, višina zidu nad temeljem je 1,40 m. Temelj je debeline 0,40 m in širine 1,05 m. Gradi se ga tako, da se najprej obstoječi zid poruši do nivoja spodnje ploskve temelja, nato se izdela nov zid. Krana zidu je pripravljena na namestitev montažnih protipoplavnih panelov, ki se postavijo v primeru napovedi visokih voda.

Med profiloma K29 in K34 je zasnova zidu kamnita zložba, ki predstavlja konstrukcijsko nadaljevanje obstoječega zidu. Vižina zidu je od 4,55 m. Debelina zidu na vrhu je 70 cm in je zaključen z robnim vencem, na katerega se namesti mobilna protipoplavna stena. Robni venec poveže obstoječo in novo kamnito zložbo. Debelina temelja znaša 1,73 m. Nagibi ploskev so:

- Temeljna ploskev: 1:5
- Ploskev v stiku z zaledno zemljino: 10:1
- Vidna ploskev: 3:1

Sestavlja ga kamniti bloki nepravilnih oblik, velikosti 0,3 – 0,7 m, medsebojno z betonom povezanih v homogeno celoto.

Razvita dolžina zidu je 397,67 m. Zid se na dolvodnem koncu priključi na nasip G.VVND.2, na gorvodni strani pa se priključi na objekt H.P1

Projektna doba objekta je ocenjena na 50 let.

4.0 OPIS DETAJLOV

4.1 Hidroizolacija in stiki

Zid je narejen po sistemu bele kadi iz vodo neprepustnega betona. Na delovnih stikih položimo med armaturo zidu vodno nepropustno tesnilo za delovne stike.

Dilatacije se izvede z 2 cm trdo penasto ploščo. Na vodni strani se položi zunanjji tesnilni trak za rege, ki se ga prekrije s kamnito oblogo. Na drugi strani se uporabi trajno elastočno polnilo za stike in kamnito oblogo.

4.2 Vidne površine

Vidna površina zidu L oblike je obložena s kamnom. Oblika in vrsta kamnite obloge je predmet načrta krajinske arhitekture.

Na mestih kjer se obstoječi zidovi nadvišajo mora biti beton enovitega izgleda, z enakomerno porazdeljenimi agregatnimi zrni. Vsi ostri betonski robovi morajo biti posneti s trikotno letvijo 3/3 cm oziroma 5/5 cm.

Vidno površino kamnite zložbe tvorita čelna stran in zgornja površina temelja. Kamniti bloki morajo biti zloženi tako, da je poskrbljeno za enovit izgled vzdolž celotnega zidu in v sosladju z zalednim visokovodnim zidom. Ravna ploskev elementa mora biti orientirana proti čelu. Fuge med kamnitimi bloki so poglobljene od 5-10 cm in se obdelajo s cementno malto v razmerju 1:2.

4.3 Kamniti bloki

Kamniti bloki morajo biti pravilnih geometrijskih oblik velikosti od 0,30 m do 0,70 m in zmrzlinsko odporni. Pred vgraditvijo morajo biti čisti, da je zagotovljena zadostna sprijemnost z betonom.

4.4 Ograja

Na mestu kamnite zložbe je predvidena ograja, ki je predmet krajinske arhitekture. Postavi se jo pred montažne protipoplavnne panele.

4.5 Odvodnjavanje

Za zidom se uredi odvodnjavanje po VGU.

4.6 Zasipni klin

Zasipni klin se izvaja v slojih po 30 cm z lahkimi komprimacijskimi sredstvi. Uporabi se na področju celotnega posega izkopane peske in prode.

4.7 Čelno zasutje

Čelno zasutje se uredi po projektu VGU

4.8 Brežine

Vse brežine pod zidom je potrebno urediti po projektu VGU. Vse vkope je potrebno po končanih delih zatraviti oz. teren povrniti v naravno stanje.

4.3 Kamniti in AB slopi

Kamniti in AB slopi so namenjeni razčlenjanju brežine vodotoka in podpori zidu. Uredi se jih po projektu VGU

4.9 Merilni čepi

Za natančno spremeljanje obnašanja konstrukcije med gradnjo in po njej je potrebno na kampadah vgraditi merilne čepe. Čepi so vgrajeni na cca 12 m.

5.0 UPORABLJENI MATERIALI

Beton:	(SIST 1026 : 2016)
C12/15	podložni beton
C 16/20	brizgan beton
C30/37, PV-I, XC2	temelji
C30/37, PV-II, XC4, XF3	stena, nova krona obstoječega zidu
C25/30, PV-I, XC2	kamnita zložba

Armatura:	
B 500 B (RA 500/550)	rebrasto armaturno jeklo
zaščitni sloji 5,0/4,5 cm (zasuta/nezasuta površina)	

6.0 TEHNIČNI PREDPISI IN SMERNICE

Pri zasnovi konstrukcije so upoštevani veljavni slovenski SIST in evropski SIST EN predpisi in standardi.

7.0 STATIČNI RAČUN

Pri numerični analizi zidu je bil uporabljen:

- Limes: geostatika, kontrola globalne stabilnosti in zdrsa po EC-7

8.0 ZAKLJUČEK

- Izvajalec je dolžan, da s svojo organizacijo del predvidi varnost pri delu.
- Izvajalec mora pridobiti za uporabljene materiale ustrezne ateste.
- Izkop gradbene Jame mora prevzeti geomehanik.
- Opaže za temelje in kontrolo montažnih panelov pred betoniranjem temelja mora prevzeti geometri.
- Za obstoječe objekte so na voljo pomanjkljivi podatki, zato lahko pride do odstopanj od načrtovanih rešitev, še posebej v območjih stikov med predvidenimi in obstoječimi deli objektov. V primeru odstopanj je potrebno načrtovane rešitve v sodelovanju s projektantom smiselnou prilagoditi stanju v naravi.

Ljubljana, marec 2018

Odgovorni projektant:

Ervin Jezovšek, u.d.i.g., G-3891

3/6.01.4.2 STATIČNI RAČUN

Pripravil:

Rok Vogrinčič, dipl. inž. grad. (UN)

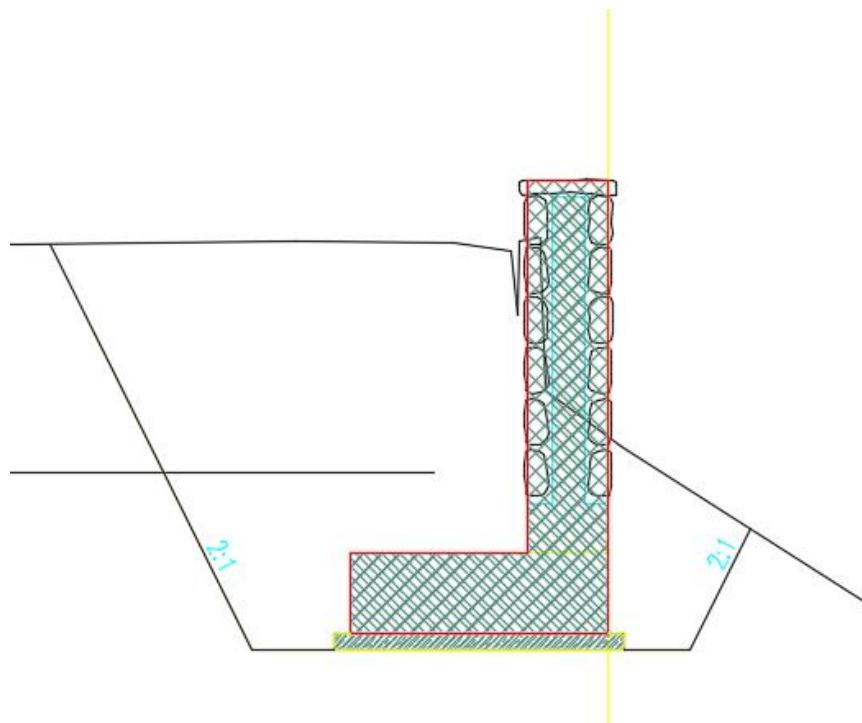
VSEBINA

1	UVOD.....	2
2	RAČUN.....	3
2.1	GEOMETRIJA ZIDU.....	3
2.2	SLOJI ZEMLJINE IN TALNA VODA	4
2.3	KARAKTERISTIKE SLOJEV ZEMLJINE.....	4
2.4	REZULTATI	4
2.5	STABILNOSTNE KONTROLE	6
2.6	DIMENZIONIRANJE V MSN IN MSU	9

1 UVOD

Zid H.VVZD.1 je zasnovan kot težnostni L zid. Celotna debelina zidu je konstantna in znaša 0,50 m. Višina zidu nad temeljem najvišje kampade znaša 2,80 m.

Temelj je širok 1,60 m in je konstantne debeline 0,50 m.



Slika 1: Prerez zidu

Uporabljeni računalniški programi:

- stabilnostna in računska analiza: RIB Limes
- obdelava in prebiranje grafičnih podlog: Allplan

Uporabljeni standardi:

- uporabljeni so standardi, predpisi in pravilniki, ki so veljavni na ozemlju Republike Slovenije
- upoštevane so smernice za projektiranje, ki jih je izdalo Ministrstvo za promet

3.4.2 Statični račun

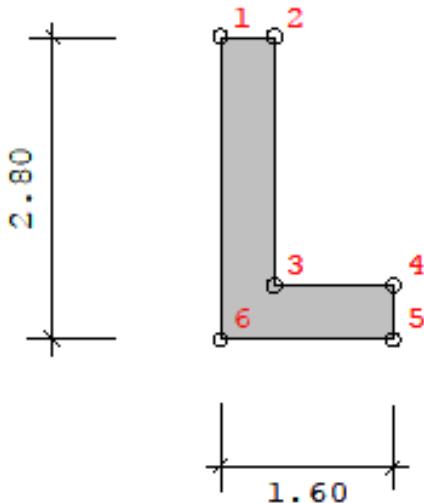
EN 1997-1, Dimenzioniranje: EN 1992-1-1

Delni varnostni faktorji za obtežbe:

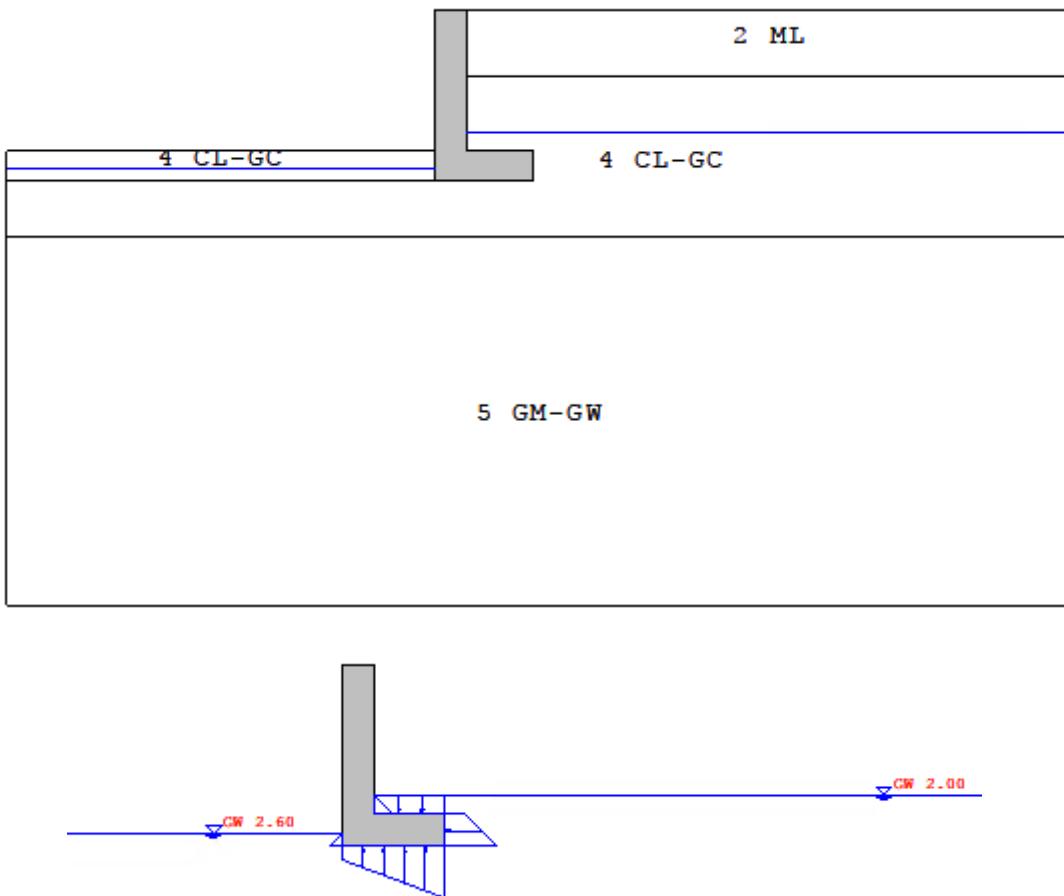
Projektna stanja: A (3)	BS-P (1)	BS-T (2)	BS-
<hr/>			
STR/GEO-2: Kontrola mejnega stanja nosilnosti:			
stalna, splošno:	1.35	1.20	1.10
neugodna spremenljiva:	1.50	1.30	1.10
stalna, Zemljin:	1.20	1.10	1.00
 EQU: Kontrola statičnega ravnotežja			
ugodna, stalna:	0.95	--	--
neugodna, stalna	1.10	--	--
ugodna, spremenljiva:	0.00	--	--
neugodna, spremenljiva:	1.50	--	--
 GEO-3: Geotehnični parametri			
tan phi':	1.25	1.15	1.10
Kohezija c':	1.25	1.15	1.10

2 RAČUN

2.1 Geometrija zidu



2.2 Sloji zemljine in talna voda



2.3 Karakteristike slojev zemljine

Zemljina je modelirana po priporočilu izdelovalca geološkega poročila:

Naklonski kot trenja: enak naklonu tal

Ime sloja	phi [°]	delta	Kohezija	gamma	gamma'	E _s
2 ML	30.00	0.00	5.00	19.00	9.00	4000
4 CL-GC	32.00	0.00	0.00	20.50	10.50	15000
5 GM-GW	35.00	0.00	0.00	21.00	11.00	40000

2.4 Rezultati

2.4.1 Zemeljski pritiski

Iterativni izračun: No
 Upoštevaj kohezijo klasična metoda
 $(kach=2*(sqrt(kah))*cos(delta))$
 Izračun aktivnih zemeljskih pritiskov
 Upoštevaj zemeljske pritiske na: Na vertikalni prerez
 Upoštevanje odpornosti zemljine? 30%
 Konzole existing? No
 Naklonski kot trenja: enak naklonu tal

3.4.2 Statični račun

Koefficient zemeljskih pritiskov:

No.	Name	$\phi [^\circ]$	$\delta [^\circ]$	$\alpha [^\circ]$	$\beta [^\circ]$
1	2 ML	30.00	0.00	-0.00	-0.00
2	4 CL-GC	32.00	0.00	-0.00	-0.00
3	4 CL-GC	32.00	0.00	-0.00	-0.00
4	5 GM-GW	35.00	0.00	-0.00	-0.00

No.	Kah	Kach	K0h	Kph	Kpch
1	0.333	---	---	---	---
2	0.307	---	---	3.255	---
3	0.858	---	---	---	---
4	0.271	---	---	---	---

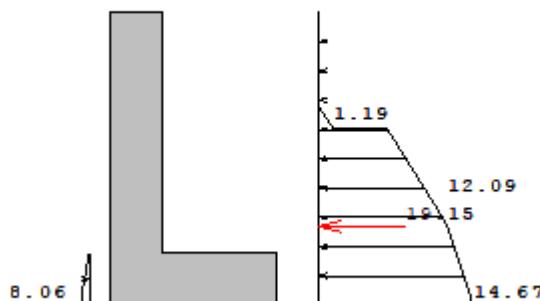
2.4.2 Karakteristična vrednost horizontalnih zemeljskih pritiskov

Karakteristična vrednost horizontalnih zemeljskih pritiskov:

Delež odpornosti zemljine 30%:

Določen delež odpornosti zemljine ni upoštevan za dimenzioniranje.

BS-P(1):



z-Koo [m]	eh [kN/m ²]
0.000	0.000
0.912	0.000
1.100	1.193
1.100	6.422
2.000	12.091
2.300	13.058
2.800	14.672
2.800	0.000

2.5 Stabilnostne kontrole

2.5.1 Kontrola statičnega ravnotežje za EQU

Točka rotacije zidu:

x=0.00 z=2.80 [m]

P ... Velikost obtežbe [kN]
 Pv ... Vertikalna komponenta P-ja [kN]
 Ph ... Horizontalna komponenta P-ja [kN]
 WEQU ... Obtežza EQU ugodne=ugodne neugodne=neugodne
 WSTR ... Obtežza STR ugodne=ugodne neugodne=neugodne
 Tip ... Vrsta obtežspremenljiva=Q, stalna=G, pasivni zemeljski pritiski=Ep
 gamma ... Delni varnostni faktorji za EQU in STR
 M, k ... karakteristični moment okoli točke rotacije
 M, EQU ... Moment okoli točke rotacije ob upoštevanju varnostnih faktorjev

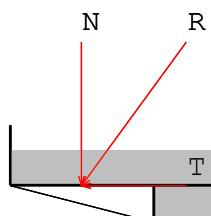
BS-P(1):

P [kN]	Kind	x-pos	z-pos	Pv [kN]	Ph [kN]	WEQU	γ_{EQU}	M, k	M, EQU
0.20	G	0.00	2.73	0.00	-0.20	favoura	0.95	0.01	0.01
0.45	G	0.50	2.20	-0.00	0.45	unfavou	1.10	-0.27	-0.30
3.30	G	1.05	2.30	3.30	0.00	favoura	0.95	3.46	3.29
2.75	G	1.60	2.59	-0.00	2.75	unfavou	1.10	-0.58	-0.64
8.00	G	0.96	2.80	-8.00	-0.00	unfavou	1.10	-7.68	-8.45
0.11	G	1.60	1.04	-0.00	0.11	unfavou	1.10	-0.20	-0.22
8.33	G	1.60	1.60	-0.00	8.33	unfavou	1.10	-10.03	-11.03
3.77	G	1.60	2.15	-0.00	3.77	unfavou	1.10	-2.44	-2.69
6.93	G	1.60	2.55	-0.00	6.93	unfavou	1.10	-1.70	-1.87
48.75	G	0.48	1.72	48.75	0.00	favoura	0.95	23.19	22.03
46.75	G	1.05	1.15	46.75	0.00	favoura	0.95	49.09	46.63
				90.80	22.15			52.85	46.77

Md, ugodno= 71.97 >= Md, neugodno=25.20 ... **Zahetva izpolnjena**

e = sum_Mk/sum_Pv = 52.85/90.80 = 0.58 vorh_e=b1/2-e= 0.22 m
 Karakteristična rezultanta Rk=93.46 kN of Rvk=90.80 Rhk=22.15

2.5.2 Kontrola zdrsza za GEO-2:



Varnost proti zdrsu:

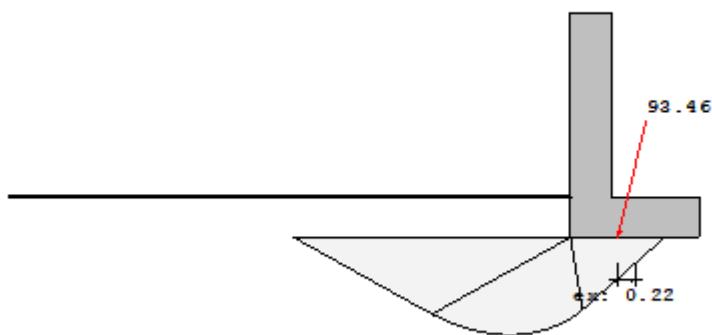
Koeficient trenja temelja:
 Upoštevaj odpornost zemljinje
 Strižni kot okoliške zemljinje: 32.00 °

enaka kot phi
 Ne

BS-P(1):

$Epk = Ep * 0.50 = 0.00 * 0.50 = 0.00 \text{ kN}$
 $Epd = Epk / \gamma_{Ep} = 0.00 / 1.40 = 0.00 \text{ kN}$
 $Rtk = Nk * \tan \delta_{Sk} = 90.80 * \tan(32.00^\circ) = 56.74 \text{ kN}$
 $Rtd = Rtk / \gamma_{Gl} = 56.74 / 1.10 = 51.58 \text{ kN}$
 $Td = 29.97 \text{ kN}$
 $Td \leq Rtd + Epd \quad 29.97 \leq 51.58 + 0.00$
 TK, d <= R, d+Ep, d ... 26.97 <= 51.58 ... **Zahteva izpolnjena**

2.5.3 Kontrola porušitve temeljnih tal za GEO-2



Osnovna enačba:

$$Rnk = a' * b' * [\gamma_2 * b' * Nb + (\gamma_1 * d + q) * Nd + c * Nc] \dots \text{EC7}$$

Upoštevan je trakast temelj.

$$b' = b - 2eb$$

$$Nb = Nb_0 * ib * \lambda_b * \xi_b$$

$$Nd = Nd_0 * id * \lambda_d * \xi_d$$

$$Nc = Nc_0 * ic * \lambda_c * \xi_c$$

Naklon tal na izkopni strani: 0.00 °

Naklon temelja: 0.00 °

Upoštevaj odpornost zemlbine 50%

Nk ... Karakteristična napetost vertikalno na temelj

Tk ... Karakteristična napetost vzporedno s temeljem

Epk ... Nespremenjena odpornost zemlbine

Bk ... Reakcija tal (Bk = Faktor[%] * Epk)

delta ... Naklon obtežbe $\tan(\delta) = Tk / Nk$

Rnk ... Karakteristična vrednost odpornosti tal proti porušitvi

Rnd ... Projektna vrednost odpornosti tal proti porušitvi = Rnk / Varnost

BS	Naklon	Obtežba	Naklon tal.	Projektna sila
----	--------	---------	-------------	----------------

 BS-P(1) $i_c: 0.55$ $Nc0: 36.60$ $\lambda_c: 1.00$ $\xi_c: 1.00$ $N: 122.58$
 $i_d: 0.57$ $Nd0: 24.19$ $\lambda_d: 1.00$ $\xi_d: 1.00$ $T: 29.90$
 $i_b: 0.43$ $Nb0: 14.70$ $\lambda_b: 1.00$ $\xi_b: 1.00$ $e_b: 0.22$
 $|\delta| = 13.71^\circ \leq \varphi_k = 32.36^\circ$
 $N_d = NG, k^* \gamma G + NQ, k^* \gamma Q = 90.80 * 1.35 + 0.00 * 1.50 = 122.58 \text{ kN}$
 $T_d = TG, k^* \gamma G + TQ, k^* \gamma Q = 22.15 * 1.35 + 0.00 * 1.50 = 29.90 \text{ kN}$
 $R_nk = 1.00 * 1.16 * [10.56 * 1.16 * 6.35 + (10.50 * 0.50 + 0.00) * 13.83 + 0.00 * 20.24] = 175.41 \text{ kN}$

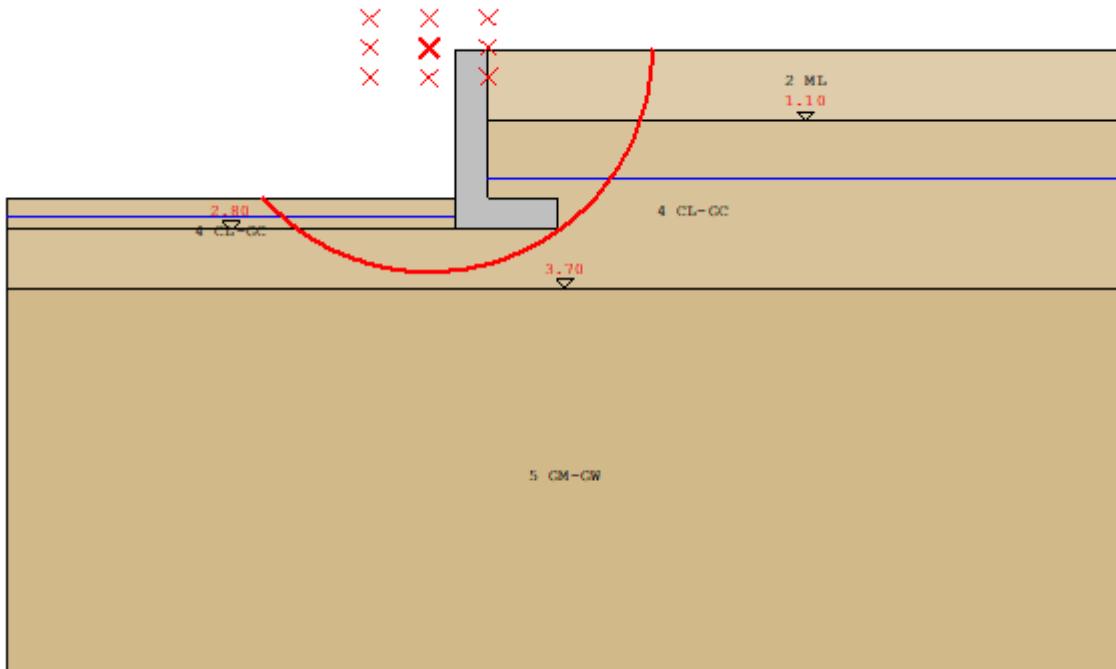
$$R_{nd} = R_nk / \gamma_{Gr} = 175.41 / 1.40 = 125.30 \text{ kN}$$

$R_{nd} \geq N_d \dots \text{Zahteva izpolnjena}$

Zahteva za projektno stanje BS-P(1) je izpolnjena.

2.5.4 Globalna stabilnost

Kritična drsina:



BS	x-Coo [m]	z-Koo [m]	Radius [m]	Rd	Ed	Rd/Ed compl.
BS-P(lg)	-0.42	-0.03	3.48	94.23	69.76	1.35 Yes

2.6 Dimenzioniranje v MSN in MSU

Standard: EN 1992-1-1

Beton (zid):	C30/37
Beton (temelj):	C30/37
Armaturno jeklo	B500S
Teža betona:	25.00 kN/m ³
Krovni sloj betona hu (zid):	5.00 cm
Krovni sloj betona hu (temelj):	5.00 cm
Krovni sloj betona ho (zid):	5.00 cm
Krovni sloj betona ho (temelj):	5.00 cm

Materialni koeficienti:

	stalna/spremenljiva	nezgodna	Koeficient pospeška
Beton	1.50	1.20	1.00
Armatura	1.15	1.00	

Dimenzioniranje poteka na en meter širine zidu

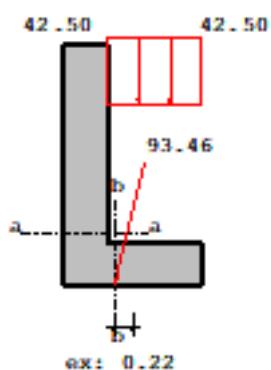
Št.	Pozicija:	xm [m]	zm [m]	d [cm]
b-b	Temelj	0.60	2.55	50.00
a-a	Zid	0.25	2.20	50.00

2.6.1 Notranje sile za MSN

No.	γ_G	γ_Q	Mkg	Mkq	Md	Nkg	Nkq	Nd
a-a	1.35	1.50	5.86	0.00	7.92	-27.50	0.00	-37.12
b-b	1.35	1.50	-8.52	0.00	-11.50	-0.08	0.00	-0.11

No.	Qkg	Qkq	Qd
a-a	-15.57	0.00	-21.02
b-b	12.52	0.00	16.90

Dimenzioniranje prerezov: BS-P(1)



BS-P(1q), Rezultanta napetosti

γG ... Delni varnostni faktor- GZ1B stalne obtežbe
 γQ ... Delni varnostni faktor- GZ1B spremenljive obtežbe
 M_{kg} ... Karakteristična vrednost momenta (stalna)
 M_{kq} ... Karakteristična vrednost momenta (spremenljiva)
 M_d ... Projektni moment M_d
 N_{kg} ... Karakteristična vrednost osne sile (stalna)
 N_{kq} ... Karakteristična vrednost osne sile (spremenljiva)
 N_d ... Projektna osna sila
 Q_{kg} ... Karakteristična vrednost prečne sile (stalna)
 Q_{kq} ... Karakteristična vrednost prečne sile (spremenljiva)
 Q_d ... Projektna prečna sila
 $M_d = M_{kg} \cdot \gamma G + M_{kq} \cdot \gamma Q$
 $N_d = N_{kg} \cdot \gamma G + N_{kq} \cdot \gamma Q$
 $Q_d = Q_{kg} \cdot \gamma G + Q_{kq} \cdot \gamma Q$

 ψ_{i1} ... Kombinacijski faktor za pogosto obtežbo
 ψ_{i2} ... Kombinacijski faktor za navidezno stalno obtežbo
 $M, Q, N_{_redka}$... Karakteristična rezultanta napetosti za redko obtežno kombinacijo
 $M, Q, N_{_pogosta}$... Karakteristična rezultanta napetosti za pogosto obtežno kombinacijo
 $M, Q, N_{_navidezna}$... Karakteristična rezultanta napetosti za navidezno stalno obtežno kombinacijo
 $M_{_redka} = M_{kg} + M_{kq}$
 $M_{_pogosta} = M_{kg} + M_{kq} \cdot \psi_{i1}$
 $M_{_navidezna} = M_{kg} + M_{kq} \cdot \psi_{i2}$

2.6.2 Potrebna vzdolžna armatura za MSN in MSU

aso [cm ²]	... Potrebna vzdolžna armatura (zgoraj)				
asu [cm ²]	... Potrebna vzdolžna armatura (spodaj)				
epsz [o/oo]	... Deformacija jekla				
epsd [o/oo]	... Tlačna deformacija betona				
zi [m]	... Ročica				
No.	aso	asu	epsz	epsd	zi
b-b	9.76	0.00	11.14	-0.27	0.45
a-a	0.00	0.00	11.40	-2.61	0.41

2.6.3 Potrebna strižna armatura za MSN in MSU

ass [cm ² /m]	... Potrebna strižna armatura pod kotom 90°						
VRd1 [kN]	... Strižna odpornost elementa brez strižne armature						
VRd2 [kN]	... Nosilnost tlačne diagonale						
vsd [kN]	... Merodajna strižna sila						
VRd,s [kN]	... Izkoriščenost strižne armature						
rho [%]	... Delež vzdolžne armature						
theta [°]	... Naklon tlačne diagonale						
No.	ass	vsd	VRd1	VRd2	VRd,s	rho	theta
b-b	0.00	16.90	169.44	1384.14	0.00	0.217	45.0
a-a	0.00	21.02	174.45	1256.90	0.00	0.000	45.0

3/6.01.4.3 PROJEKTANTSKI POPIS DEL

OPOMBA: Postavke, ki so vključene v načrtu VGU in tukaj niso zajete:

- organizacija gradbišča
- čiščenje terena
- izkopi
- zasipi
- rušitve obstoječih objektov
- nepredvidena dela

POPIS DEL

P1AHVD1 Zagotavljanje poplavne varnosti JZ dela Ljubljane - 1A, Zid H.VVZD.1, Kozarje

Cena brez DDV:	EUR
od tega DDV:	EUR
Cena z DDV:	EUR

Popust:	
Cena brez DDV:	EUR
od tega DDV:	EUR
Cena z DDV:	EUR

Datum: _____

Projektant: _____

(podpis in pečat)

P1AHVD1 Zagotavljanje poplavne varnosti JZ dela Ljubljane - 1A, Zid H.VVZD.1, Kozarje

REKAPITULACIJA STROŠKOV

	Cena brez DDV (EUR)	DDV (EUR)	Cena z DDV (EUR)
1 Zid H.VVZD1, Kozarje: od km 0+0.00 do km 0+390.44			
1.1 PREDDELA			
1.1.1 Geodetska dela			
1.1.2 Ostala preddela			
1.2 ZEMELJSKA DELA IN TEMELJENJE			
1.2.1 Planum temeljnih tal			
1.2.2 Ločilne, drenažne in filterske plasti ter delovni plato			
1.2.3 Brežine in zelenice			
1.2.4 Nasipi, zasipi, klini, posteljice in glineni naboј			
1.3 GRADBENA IN OBRTNIŠKA DELA			
1.3.1 Tesarska dela			
1.3.2 Dela z jeklom za ojačitev			
1.3.3 Dela s cementnim betonom			
1.3.4 Zidarska in kamnoseška dela			
1.3.5 Ključavničarska dela			
1.3.6 Zaščitna dela			
1.4 TUJE STORITVE			

Skupaj za projekt: Cena brez DDV: EUR

DDV: EUR

Cena z DDV: EUR

[View Details](#)

Popust:

Cena brez DDV: EUR

DDV: EUR

Cena z DDV: EUR

Nivo 1 1
Nivo 2 1.1
Nivo 3 1.1.1

Zid H.VVZD1, Kozarje: od km 0+0.00 do km 0+390.44
PREDDELA
Geodetska dela

Postavka	Normativ	Količina	Cena / EM brez DDV (EUR)	Znesek brez DDV (EUR)
0001	S 1 1 313	79,00 KOS		
Postavitev in zavarovanje profilov za zakoličbo objekta s površino nad 100 m ²				
0002	S 1 1 323	1,00 KOS		
Določitev in preverjanje položajev, višin in smeri pri gradnji objekta s površino nad 500 m ²				

Skupaj	Cena brez DDV:	EUR
DDV:	EUR	
Cena z DDV:	EUR	

Nivo 3 1.1.2 Ostala preddela

Postavka	Normativ	Količina	Cena / EM brez DDV (EUR)	Znesek brez DDV (EUR)
0001	S 1 3 252	50,00 URA		
Črpanje vode za zavarovanje gradbene jame, od 6 do 15 l/s				

Skupaj	Cena brez DDV:	EUR
DDV:	EUR	
Cena z DDV:	EUR	

Nivo 2 1.2 ZEMELJSKA DELA IN TEMELJENJE
Nivo 3 1.2.1 Planum temeljnih tal

Postavka	Normativ	Količina	Cena / EM brez DDV (EUR)	Znesek brez DDV (EUR)
0001	S 2 2 113	692,00 M2		
Ureditev planuma temeljnih tal zrnate kamnine - 3. kategorije				

Skupaj	Cena brez DDV:	EUR
DDV:	EUR	
Cena z DDV:	EUR	

Nivo 3 1.2.2 Ločilne, drenažne in filterske plasti ter delovni plato

Postavka	Normativ	Količina	Cena / EM brez DDV (EUR)	Znesek brez DDV (EUR)
0001	S 2 3 315	1.250,00 M2		
Dobava in vgraditev geotekstilije za ločilno plast (po načrtu), natezna trdnost do nad 18 kN/m ²				

Skupaj	Cena brez DDV:	EUR
DDV:	EUR	
Cena z DDV:	EUR	

Nivo 3 1.2.3 Brežine in zelenice

Postavka	Normativ	Količina	Cena / EM brez DDV (EUR)	Znesek brez DDV (EUR)
0001	S 2 5 281	110,00 M3		
Zaščita brežine s kamnitom zložbo, izvedeno s cementnim betonom				

- izvedba KZ iz neobdelanih kamnitih blokov velikosti 0,3-0,7 m v cementnem betonu C25/30 XC2
- kamniti bloki in polnilni beton v razmerju 60:40

0002	S 2 5 235	25,00 M2
Zaščita brežine z brizganim cementnim betonom - stabilizacija izkopa pred obstoječim objektom		

		Skupaj	Cena brez DDV:	EUR
			DDV:	EUR
			Cena z DDV:	EUR
Nivo 3 1.2.4	Nasipi, zasipi, klini, posteljice in glineni naboj			
Postavka	Normativ	Količina	Cena / EM brez DDV (EUR)	Znesek brez DDV (EUR)
0001 S 2 4 195		300,00 M3		
Izdelava blazine pod temeljem objekta iz prodca v debelini nad 30 cm				
- debelina 30 cm				
		Skupaj	Cena brez DDV:	EUR
			DDV:	EUR
		<th>Cena z DDV:</th> <th>EUR</th>	Cena z DDV:	EUR
Nivo 2 1.3	GRADBENA IN OBRTNIŠKA DELA			
Nivo 3 1.3.1	Tesarska dela			
Postavka	Normativ	Količina	Cena / EM brez DDV (EUR)	Znesek brez DDV (EUR)
0001 S 5 1 211		380,00 M2		
Izdelava podprtega opaža za ravne temelje				
0002 S 5 1 332		1.545,00 M2		
Izdelava dvostranskega vezanega opaža za raven zid, visok 2,1 do 4 m				
0003 S 5 1 711		70,00 M2		
Izdelava podprtega opaža robnega venca na premostitvenem, opornem in podpornem objektu				
		Skupaj	Cena brez DDV:	EUR
			DDV:	EUR
		<th>Cena z DDV:</th> <th>EUR</th>	Cena z DDV:	EUR
Nivo 3 1.3.2	Dela z jeklom za ojačitev			
Postavka	Normativ	Količina	Cena / EM brez DDV (EUR)	Znesek brez DDV (EUR)
0001 S 5 2 222		42.000,00 KG		
Dobava in postavitev rebrastih žic iz visokovrednega naravnega trdega jekla B St 500 S s premerom do 12 mm, za srednje zahtevno ojačitev				
- rebrasta armatura B500B				
0002 S 5 2 216		18.000,00 KG		
Dobava in postavitev rebrastih palic iz visokovrednega naravnega trdega jekla B St 420 S s premerom 14 mm in večjim, za srednje zahtevno ojačitev				
- rebrasta armatura B500B				
		Skupaj	Cena brez DDV:	EUR
			DDV:	EUR
		<th>Cena z DDV:</th> <th>EUR</th>	Cena z DDV:	EUR
Nivo 3 1.3.3	Dela s cementnim betonom			
Postavka	Normativ	Količina	Cena / EM brez DDV (EUR)	Znesek brez DDV (EUR)
0001 S 5 3 134		22,50 M3		
Dobava in vgraditev cementnega betona C25/30 v prerez nad 0,50 m3/m2-m1				
- temeljni betonski del kamnite zložbe				
- razred izpostavljenosti: XC2				
0002 S 5 3 151		65,00 M3		
Dobava in vgraditev podložnega cementnega betona C12/15 v prerez do 0,15 m3/m2				

0003	S 5 3 342	275,00 M3
Dobava in vgraditev ojačenega cementnega betona C30/37 v pasovne temelje, temeljne nosilce ali poševne in vertikalne slope		
<ul style="list-style-type: none"> - beton za temelj zidu - kvaliteta betona XC2 		

0004	S 5 3 348	195,00 M3
Dobava in vgraditev ojačenega cementnega betona C30/37 v stene podpornih ali opornih zidov		
<ul style="list-style-type: none"> - stena zidu - kvaliteta betona XC4, XF3 		

0005	S 5 3 372	26,50 M3
Dobava in vgraditev ojačenega cementnega betona C30/37 v hodnike in robne vence na premostitvenih objektih in podpornih ali opornih konstrukcijah		
<ul style="list-style-type: none"> - kvaliteta betona XC4, XF3 		

	Skupaj	Cena brez DDV:	EUR
		DDV:	EUR
		Cena z DDV:	EUR

Nivo 3 1.3.4 Zidarska in kamnoseška dela

Postavka	Normativ	Količina	Cena / EM brez DDV (EUR)	Znesek brez DDV (EUR)
0001	S 5 4 112	1.400,00 M2		

Oblaganje z lomljencem iz silikatnih kamnin, vezanim s cementno malto, v debelini 11 do 15 cm

	Skupaj	Cena brez DDV:	EUR
		DDV:	EUR
		Cena z DDV:	EUR

Nivo 3 1.3.5 Ključavniciarska dela

Postavka	Normativ	Količina	Cena / EM brez DDV (EUR)	Znesek brez DDV (EUR)
0001	S 5 8 821	75,00 KOS		

Dobava in vgraditev meritnih čepov, vključno navezavo na veljavno nivelmansko mrežo

	Skupaj	Cena brez DDV:	EUR
		DDV:	EUR
		Cena z DDV:	EUR

Nivo 3 1.3.6 Zaščitna dela

Postavka	Normativ	Količina	Cena / EM brez DDV (EUR)	Znesek brez DDV (EUR)
0001	S 5 9 762	35,00 M2		

Izdelava ločilne plasti iz trdih penastih plošč, debelih 2 cm

- v območju dilatacij in situ zidov
- vključno z trajno elastičnim polnilom na vidnih straneh zidu in zunanjim tesnilnim trakom na zasuti strani zidu

	Skupaj	Cena brez DDV:	EUR
		DDV:	EUR
		Cena z DDV:	EUR

Nivo 2 1.4

TUJE STORITVE

Nivo 3 1.4.1 Preiskus, nadzor in tehnična dokumentacija

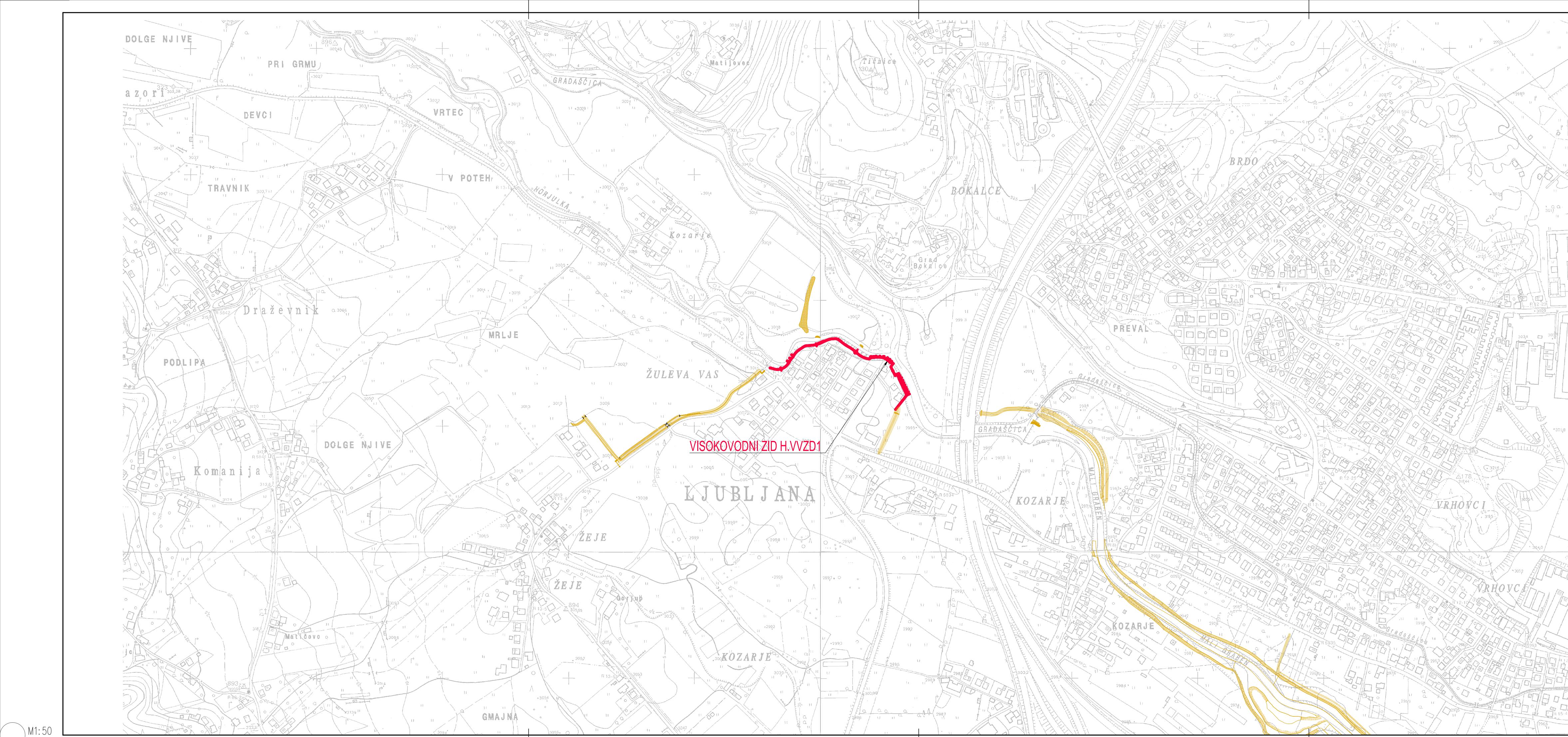
Postavka	Normativ	Količina	Cena / EM brez DDV (EUR)	Znesek brez DDV (EUR)
----------	----------	----------	-----------------------------	--------------------------

0001	N 2 1 104	1,00 KOS
Dokumentacija obstoječega stanja bližnjih objektov z namenom ugotovitve novonastalih poškodb		
0002	S 7 9 311	60,00 URA
Projektantski nadzor. Vrednost postavke je že fiksno določena v PIS-u in jo ponudnik ne more/ne sme spremenjati. Obračun projektantskega nadzora se bo izvedel po dokazljivih dejanskih stroških na podlagi računa izvajalca projektantskega nadzora.		
0003	S 7 9 351	40,00 KOS
Geotehnični nadzor		
0004	S 7 9 513	1,00 KOS
Izdelava projektne dokumentacije za projekt za izvedbo		
0005	S 7 9 514	1,00 KOS
Izdelava projektne dokumentacije za projekt izvedenih del		
0006	S 7 9 515	1,00 KOS
Izdelava projektne dokumentacije za vzdrževanje in obratovanje		

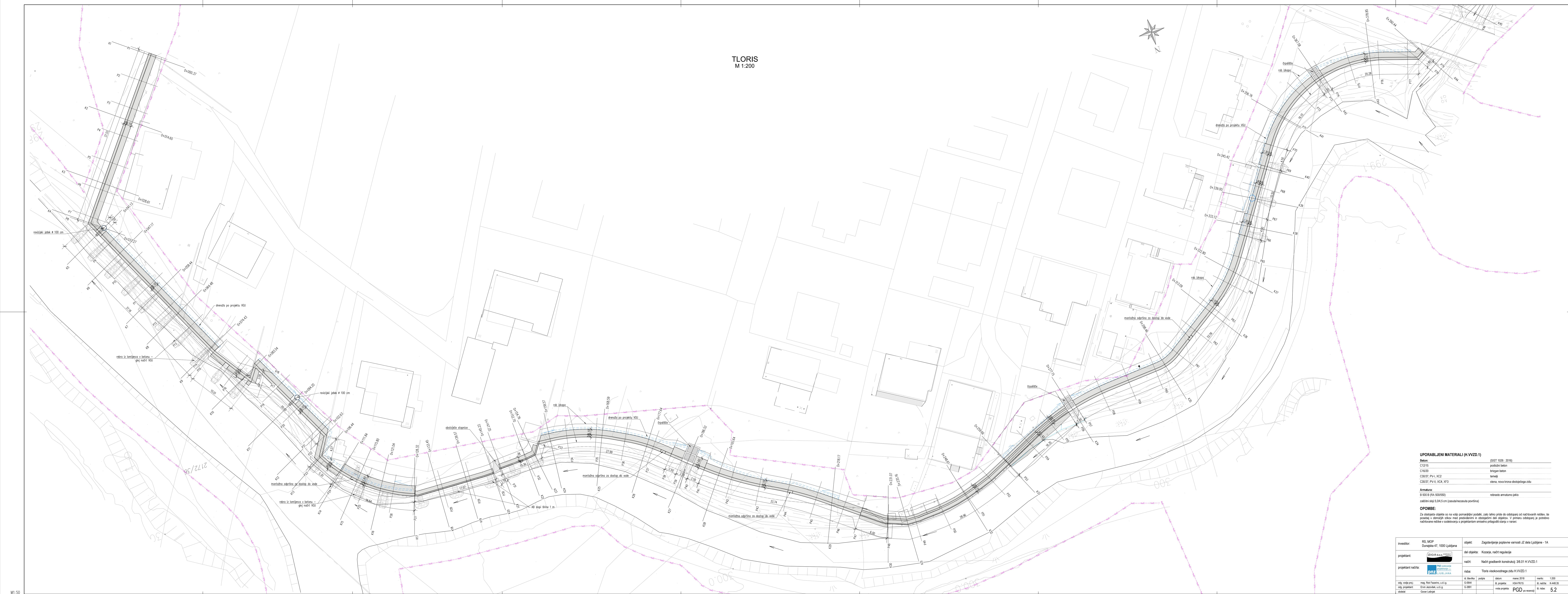
Skupaj	Cena brez DDV:	EUR
	DDV:	EUR
	Cena z DDV:	EUR

3/6.01.5 RISBE

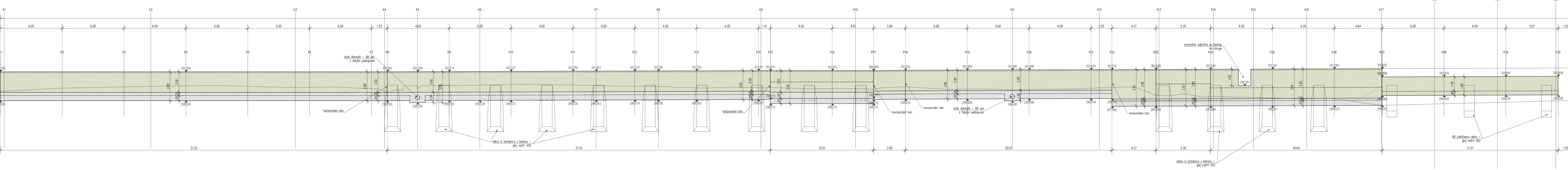
- .1 Pregledna situacija
- .2 Tloris
- .3 Vzdolžni prerez
- .4 Prečni prerezi 1. del
- .5 Prečni prerezi 2. del
- .6 Karakteristični prerezi



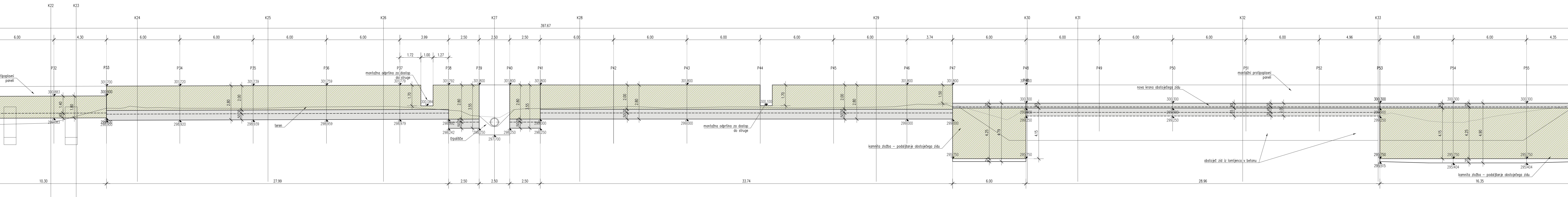
investitor:	RS, MOP Dunajska 47, 1000 Ljubljana	objekt:	Zagotavljanje poplavne varnosti JZ dela Ljubljane - 1A
projektant:	IZVO-R d.o.o. projektiranje in izvajanje	del objekta:	Kozarje, načrt regulacije
projektant načrta:	PNZ svetovanje projektiranje d.o.o. LJUBLJANA	načrt:	Načrt gradbenih konstrukcij: 3/6.01 H.VVZD.1
		risba:	Pregledna situacija
odg. vodja proj.:	mag. Rok Fazarinc, u.d.i.g.	id. številka:	G-0644
odg. projektant:	Ervin Jezovšek, u.d.i.g.	podpis:	H34-FR/15
obdelal:	Goran Lešnjak	datum:	marec 2018
		merilo:	1:5000
		št. načrta:	K-448.35
		vrsta projekta:	PGD po recenziji
		št. risbe:	5.1



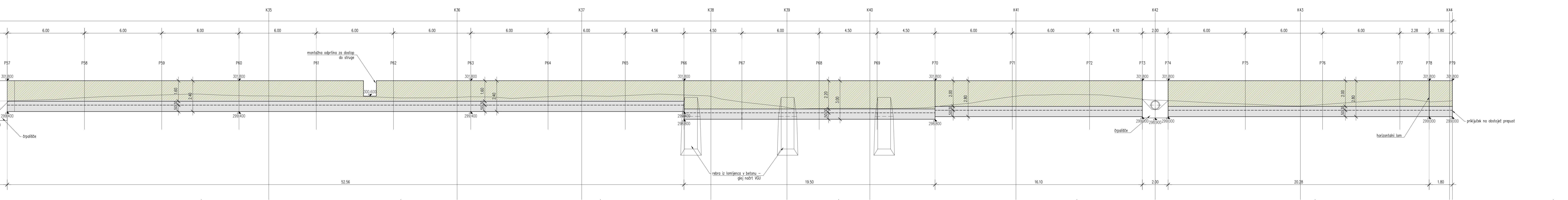
POGLED NA H.VVZD1 - RAZVITA DOLŽINA ZIDU 1/3



POGLED NA H.VVZD1 - RAZVITA DOLŽINA ZIDU 2/3



POGLED NA H.VVZD1 - RAZVITA DOLŽINA ZIDU 3/3



UPORABLJENI MATERIALI (H.VVZD.1)

Beton	(SIST 1096-2016)	
C12/15	podzemni beton	
C16/20	brisan beton	
C30/37, PV4, XC2	zemelj	
C30/37, PV4, XC4, XF3	stena, nova krovna obstoječega zidu	

Armatura

B 500 B (RA 500/500)

zadolžni sklop 5,0/4,5 cm (zsuta/nezsuta površina)

OPOMBE:

Za odstopki odjete so na večji pomembni podatki, zato lahko pride do odstopov od navedenih rezultatov, še posebej v končnih slikah med preverjanjem v obstoječem objektu. V primeru odstopov je potrebno nadročno mnenje v sodelovanju s projektantom smiselnost prilagoditve stanju v naravi.

investitor: RS, MOP

Durajka 47, 1000 Ljubljana

objekt: Zagotavljanje poplavne varnosti JZ dela Ljubljana - 1A

projektant: IZVO-R d.o.o.

del objekta: Kozače, načrt regulacije

načrt: Načrt gradbenih konstrukcij 3/6.01 H.VVZD.1

projektant načrt: PNZ svetovanje projekti

risba: Vzdržni prenos visokovodnega zida H.VVZD.1

odgov. vođa proj.: mag. Rok Fazanić, u.d.i.g

datum: marec 2016. menec: T. letnik: K-448.35

odgov. projektant: Ervin Jezešek, u.d.i.g

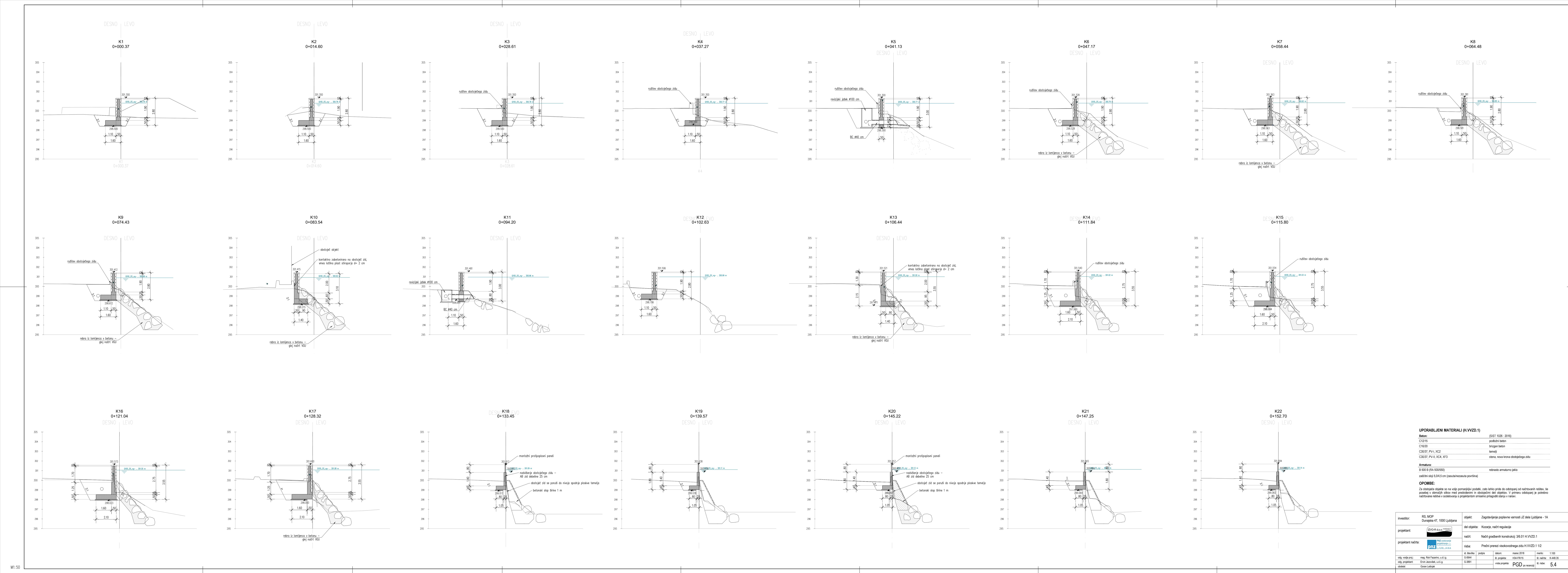
G-391

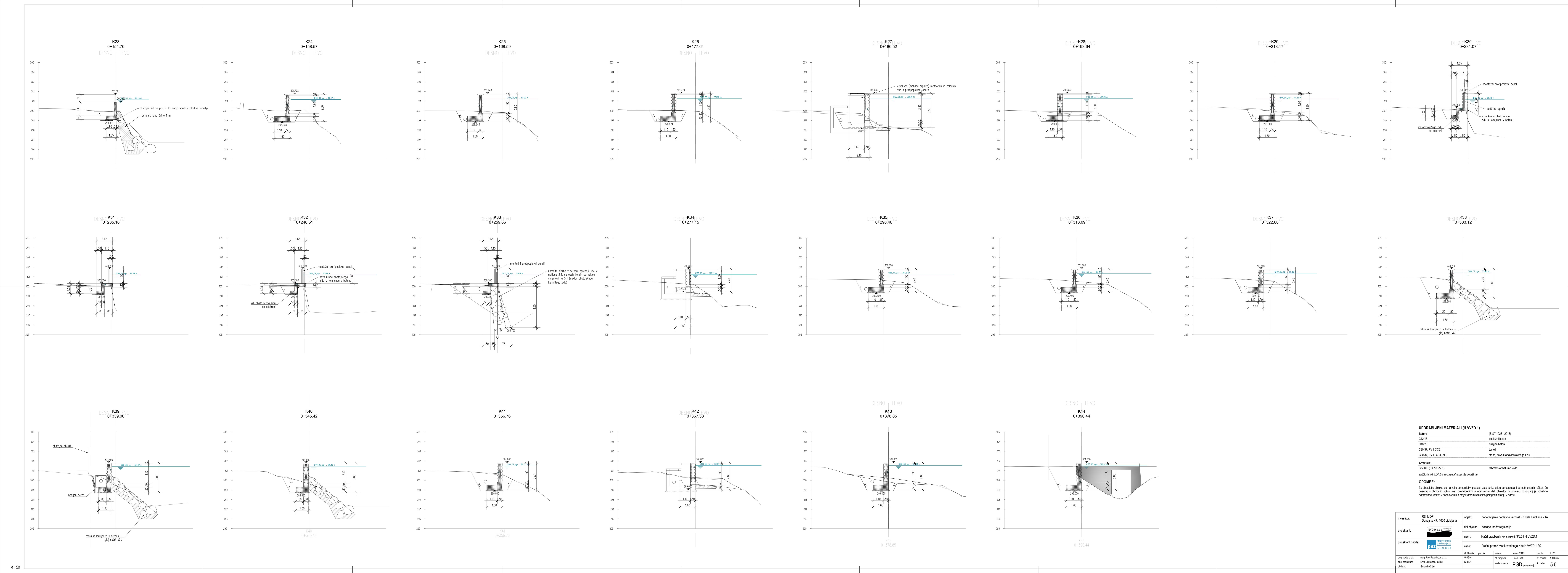
vrednost projekta: PGD po recentiji

obdeloval: Goran Lebjak

M1:50

stranica: 5.3

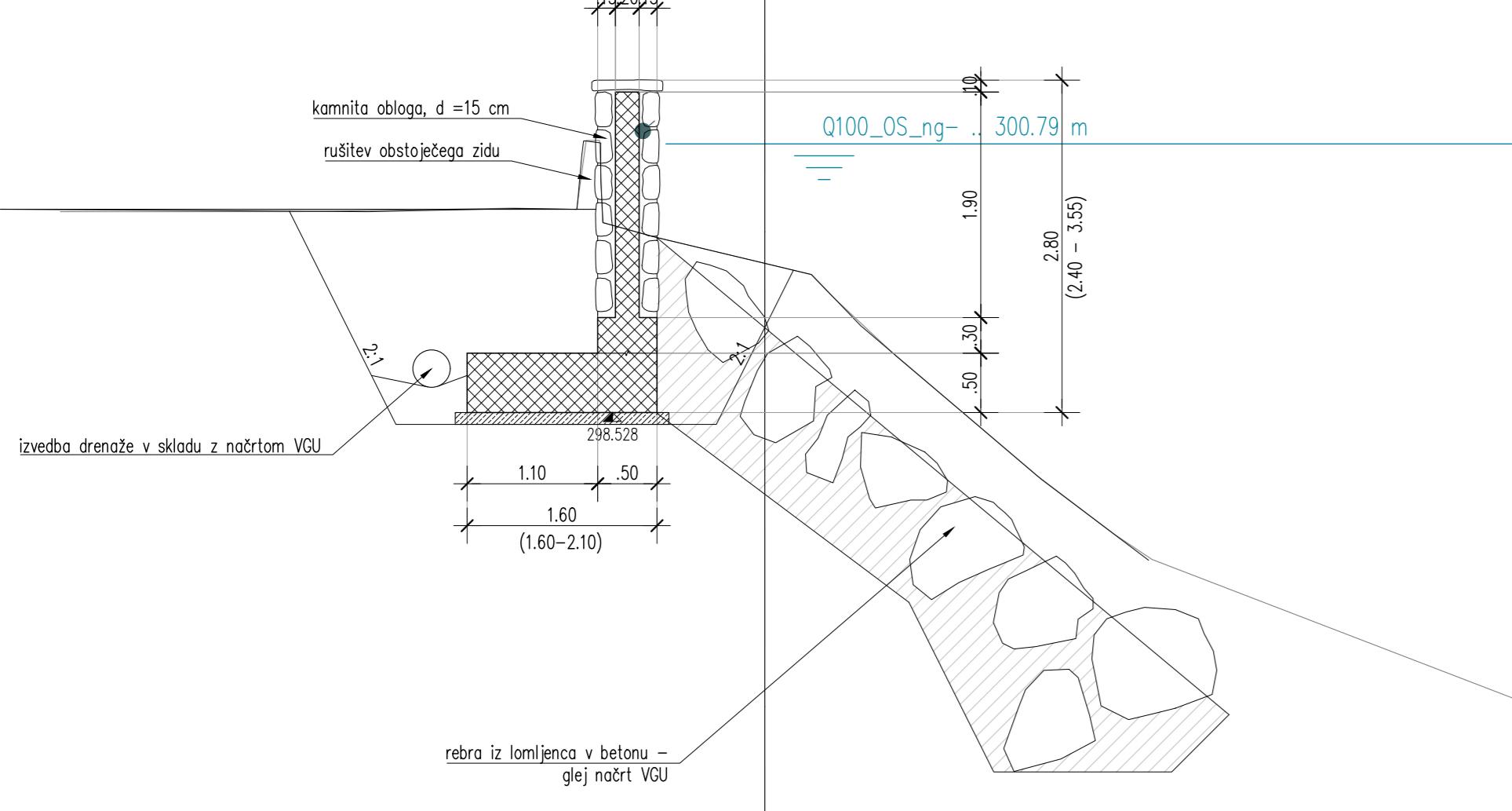




TIP "B" - AB ZID S KAMNITO OBLOGO - OBLOGA OBSTOJEČEGA ZIDU
K10
0+083.54

TIP "C" - AB ZID - NADVIŠANJE OBSTOJEČEGA ZIDU
DESNO K20
LEVO 0+145.22

TIP "A" - AB ZID S KAMNITO OBLOGO
DESNO K6 LEVO
0+047.17

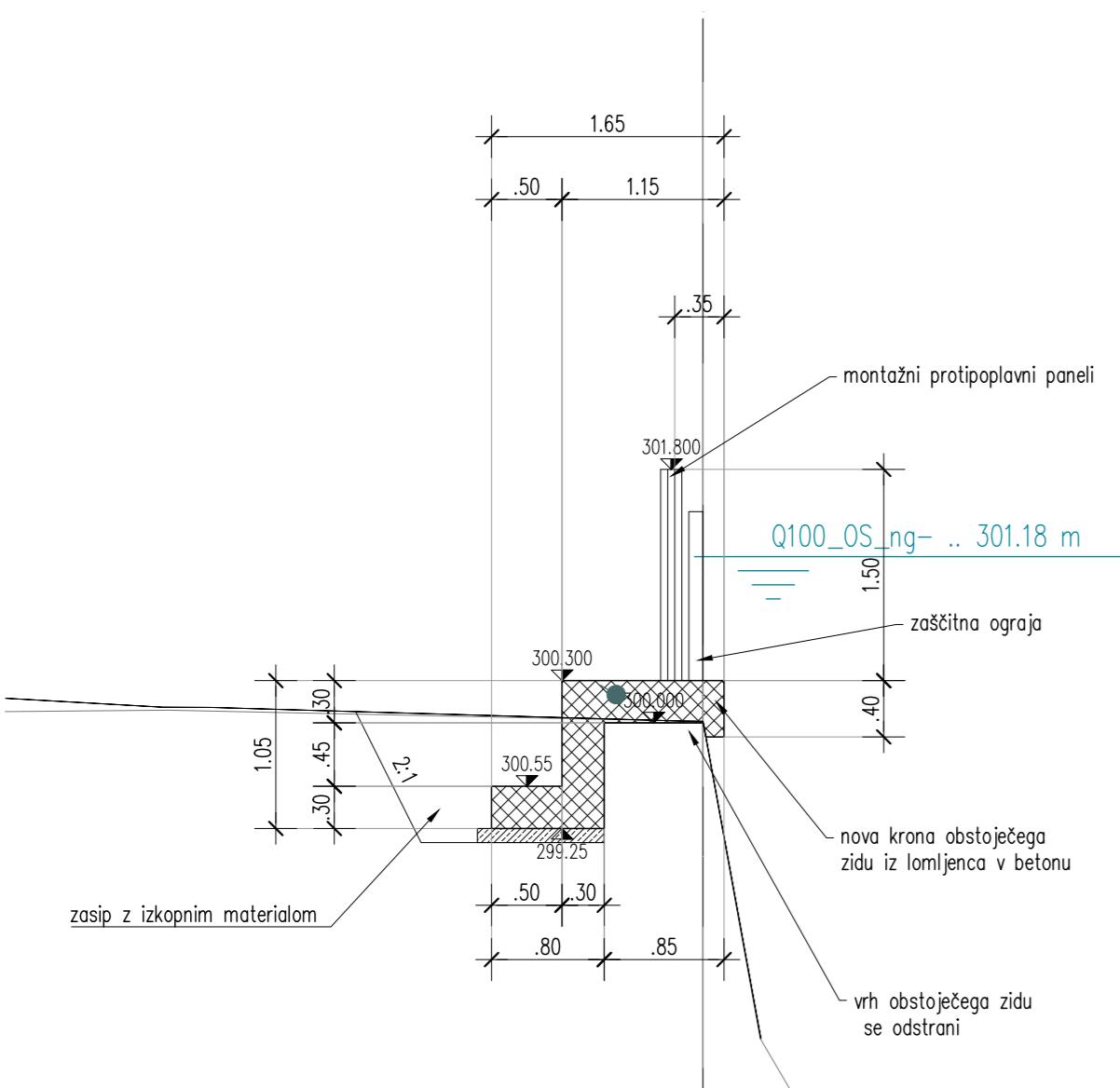


The diagram illustrates a cross-section of a stone wall being built against an existing object (obstojec objekt). The wall consists of a base layer of concrete blocks (298.215) and a top layer of stones (301.415) with a thickness of 15 cm (15.2015). A 2 cm thick polystyrene insulation layer (ločilna plast stiroporja) is placed between the two layers. The wall is supported by rebars (rebra iz lomljencov v betonu) embedded in the concrete blocks. The height of the wall is 3.10 m, with a top section of 2.00 m labeled Q100_OS_ng .. 300.92 m. The distance from the base to the top of the wall is 3.10 (3.10 - 3.55). The diagram also shows a note about the wall being bonded to the existing wall (kontaktno zabetonirano na obstojec zid, vmes ločilna plast stiroporja d= 2 cm).

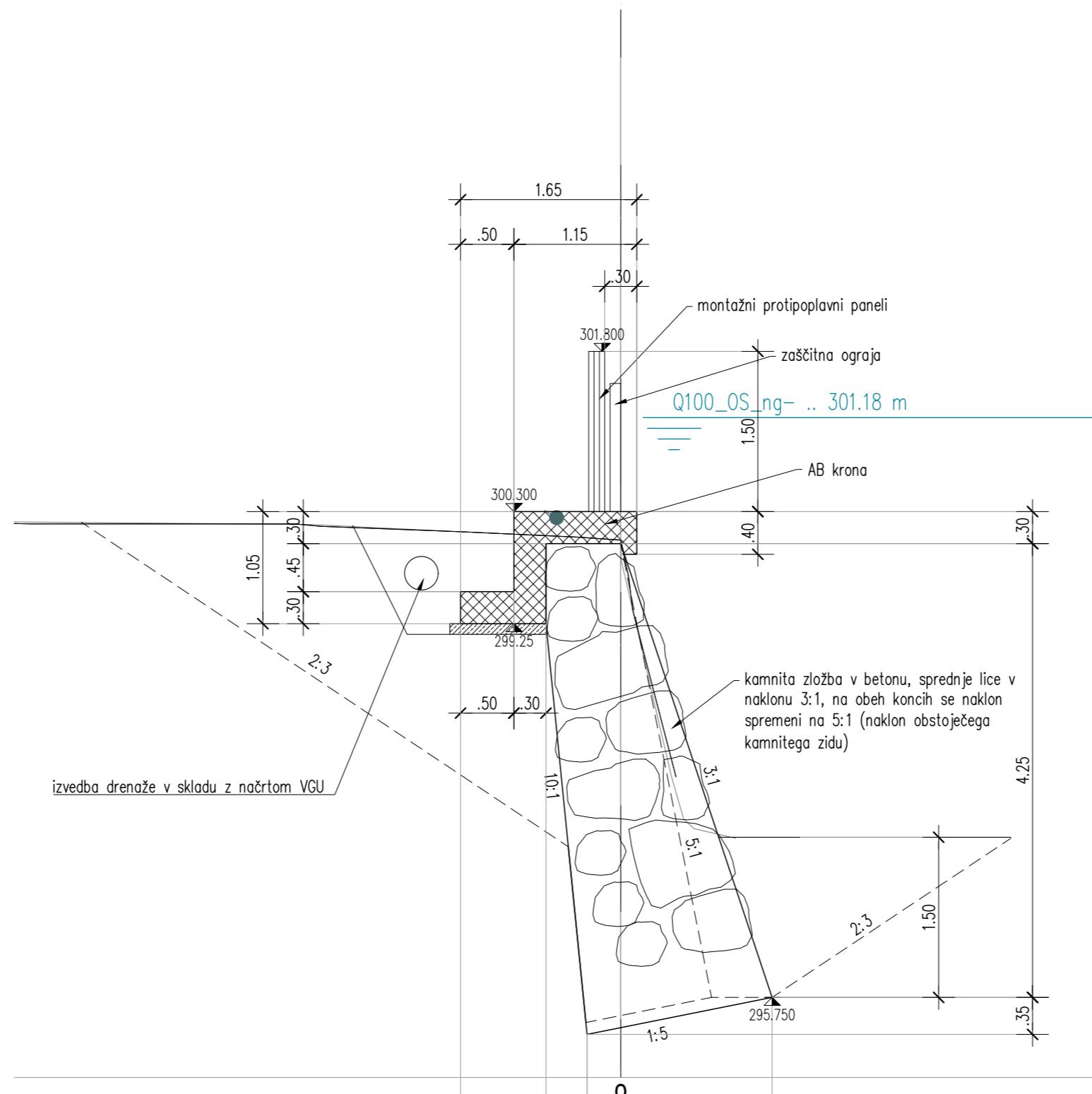
The diagram illustrates a cross-section of a retaining wall structure. Key features include:

- Top Level:** A vertical line at the top is labeled with elevation **301.657**. A horizontal dimension line below it is labeled **Q100_OS_ng- .. 301.12 m**.
- Soil Layer:** The ground surface is labeled **zasp z izkopnim materialom**. A slope angle of **1:7,2** is indicated.
- Existing Wall:** An existing concrete wall is shown with a thickness of **25 cm** and an elevation of **299.057**. It is labeled **obstoječ zid se poruši do nivoja spodnje ploskve temelja**.
- New Wall:** A new concrete wall is shown with a thickness of **25** and an elevation of **300.857**. It is labeled **montažni protipoplavni paneli**.
- Foundation:** The foundation is labeled **betonski slop širine 1 m v skladu z načrtom VGU**.
- Ground Surface:** The bottom horizontal line is labeled **1.80**.
- Vertical Dimensions:** Other vertical dimensions include **.80**, **.40**, and **1.05**.

TIP "D" - NOVA KRONA OBSTOJEČEGA ZIDU
K31
0+235.16



TIP "E" - KAMNITA ZLOŽBA Z AB KRONO
K33
0+259.66



UPORABLJENI MATERIALI (H.VVZD.1)

Beton:	(SIST 1026 : 2016)
C12/15	podložni beton
C16/20	brizgan beton
C30/37, PV-I, XC2	temelji

000/01, F V II, XOT,

Armatura:
B 500 B (RA 500/550) rebrasto armaturno jeklo
zaščitni sloji 5,0/4,5 cm (zasuta/nezasuta površina)

OPOMBE:
Za obstoječe objekte so na voljo pomanjkljivi podatki, zato lahko pride do odstopanj od načrtovanih rešitev, še posebej v območjih stikov med predvidenimi in obstoječimi deli objektov. V primeru odstopanj je potrebno

investitor:	RS, MOP Dunajska 47, 1000 Ljubljana	objekt:	Zagotavljanje poplavne varnosti JZ dela Ljubljane - 1A				
projektant:	IZVO-R d.o.o. <small>projektiranje in inženiring</small>	del objekta:	Kozarje, načrt regulacije				
projektant načrta:	PNZ svetovanje projektiranje d.o.o. pnz LJUBLJANA	načrt:	Načrt gradbenih konstrukcij: 3/6.01 H.VVZD.1				
		risba:	Karakteristični prerezi visokovodnega zidu H.VVZD.1				
odg. vodja proj.:	mag. Rok Fazarinc, u.d.i.g.	id. številka	podpis	datum:	marec 2018	merilo:	1:50
odg. projektant:	Ervin Jezovšek, u.d.i.g.	G-0644		št. projekta:	H34-FR/15	št. načrta:	K-448.35
obdelal:	Goran Lešnjak	G-3891		vrsta projekta:	PGD po recenziji	št. risbe:	5.6