

PRILOGA 1B

NASLOVNA STRAN NAČRTA

načrt gradbenih konstrukcij

OSNOVNI PODATKI O GRADNJI

naziv gradnje

GRADNJA - DOZIDAVA VRTCA V DESKLAH

kratak opis gradnje

Investitor namerava objektu na JV fasadi dozidati prostore za potrebe shrambe rekvizitov, hišnika in dodatne igralnice.

Seznam objektov, ureditev površin in komunalnih naprav z navedbo vrste gradnje.

vrste gradnje

 novogradnja - novozgrajen objekt

Označiti vse ustrezne vrste gradnje

 novogradnja - prizidava

 rekonstrukcija

 sprememba namembnosti

 odstranitev

DOKUMENTACIJA

vrsta dokumentacije

PZI

(IZP, DGD, PZI, PID)

številka projekta

03/2021

 sprememba dokumentacije

PODATKI O NAČRTU

strokovno področje načrta

2 Načrt gradbeništva

številka načrta

03/2021-2

datum izdelave

november 2021

PODATKI O IZDELOVALCU NAČRTA

ime in priimek pooblaščenega arhitekta, pooblaščenega inženirja

Damijan Štolfa u.d.i.g.

identifikacijska številka

IZS G-0769

podpis pooblaščenega arhitekta, pooblaščenega inženirja

DAMIJAN ŠTOLFA
univ. dipl. inž. grad.
IZS G-0769

PODATKI O PROJEKTANTU

projektant (naziv družbe)

DIA d.o.o.

naslov

Vojkova cesta 5, 5250 Solkan

vodja projekta

Damijan Štolfa u.d.i.g.

identifikacijska številka

IZS G-0769

podpis vodje projekta

DAMIJAN ŠTOLFA
univ. dipl. inž. grad.
IZS G-0769

odgovorna oseba projektanta

podpis odgovorne osebe projektanta



TEHNIČNO POROČILO

Nosilni zidovi obstoječega objekta so prečne armirano betonske stene z čela zaprte z pozidavo iz siporeks opeke ter a.l. stavbnim pohištvom. Strešna konstrukcija je izvedena iz montažnih betonskih elementov z spodnje strani obloženimi z gips stropom z zgornje strani toplotno izolirana in krita z Esal ploščami na lesenih letvah.

Objekt je bil kasneje energetsko obnovljen z toplotno izoliranim fasadnim ovojem ter novim stavbnim pohištvom. Obnovila in toplotno izolirala se je strešna konstrukcija.

Nosilni zidovi prizidka so iz opečnega votlaka debeline 25 cm z notranje strani ometani z zunanje strani toplotno izolirani z tankoslojno fasado. Strešna konstrukcija je ravna armirano betonska plošča z zgornje strani toplotno in hidro izolirana.

Pri izkopu temeljnih tal je nujna prisotnost geomehanika, ki bo ob pregledu temeljnih tal podal morebitna dodatna navodila za izvedbo temeljenja objekta.

Uporabljeni materiali:

- opečni zidaki;
- betoni C25/30,
- armatura S500B

Nova Gorica, november 2021

Sestavil:

Štolfa Damijan, u.d.i.g.



ANALIZA OBTEŽBE

Poz 100 – strešna konstrukcija (konstrukcija nad pritličjem)

Polna a.b. plošča d = 16 cm (nadmorska višina 140 m, snežna cona A; vetrovna cona A, kategorija terena III) – S1a:

- vegetacijski sloj na filcu	1,15	kN/m ²
- prodec 7 cm	1,12	
- slepi opaž	0,20	
- cem. estrih, povp. debelina 11 cm	2,42	
- lastna teža 16 cm	4,00	
- omet	0,20	
	<hr/>	
	$g_s = 5,09$	kN/m ²
	$g_i = 4,00$	
- vzdrževanje	0,75	
- sneg	0,28	
- veter	0,13	

Sneg: h = 140 m; cona A

$$s_k = 0,35 \text{ kN/m}^2 * \mu_i = 0,28 \text{ kN/m}^2$$

$$\mu_1 = 0,80$$

$$\mu_2 = 0,80$$

Veter: (cona A, III)

$$v = 25 \text{ m/s}; q_{ref} = 0,3906$$

$$k_r = 0,22; z_0 = 0,30 \text{ m}; z = 3,70 \text{ m}; c_r(z) = 0,7 \rightarrow c_e(z) = 1,634$$

$$W_{enak} = q_{ref} * c_e(z) * C_{pe} = 0,638 \text{ kN/m}^2 * C_{pe}$$

$$C_{pe} = 0,20 \text{ tlaka} \rightarrow 0,638 * 0,20 = 0,128 \text{ kN/m}^2$$

$$C_{pe} = -0,40 \text{ srka} \rightarrow -0,638 * 0,40 = -0,255 \text{ kN/m}^2$$

POTRESNA ANALIZA

1. Obtežba in mase

Skladno s standardom EC8 pri potresni obtežni kombinaciji poleg potresne obtežbe upoštevamo še stalno in koristno obtežbo po enačbi (1)

$$\sum G_{k,j} + \sum \psi_{E,i} \cdot Q_{k,i} \quad (1)$$

Lastna teža:

- streha: $g_{k,s} = 4,00 \text{ kN/m}^2$
- nosilno zidovje - opečno: $g_{k,s,o} = 13,50 \text{ kN/m}^3$

Stalna obtežba:

- streha: $g_{k,s} = 1,40 \text{ kN/m}^2$
- AB stropna plošča – P: $g_{k,AB} = 1,85 \text{ kN/m}^2$

Potresna obtežba:

- koeficient BSC (Goče): $BSC = \gamma_I \cdot \gamma_{red} \cdot a_g \cdot S \cdot \frac{2,5}{q} = 0,300$
 - pospešek tal: $a_g = 0,20g$
 - faktor pomembnosti objekta: $\gamma_I = 1,2$
 - faktor redukcijo zaradi socio-ekonomskih razlogov: $\gamma_{red} = 1,0$
 - faktor obnašanja konstrukcije: $q = 2,0$
 - faktor temeljnih tal: $S = 1,0$ za kategorijo tal A in B

Za potresno analizo upoštevamo mase, ki izhajajo iz stalne obtežbe in spremenljive koristne obtežbe. Mase, ki izhajajo iz spremenljivega vpliva, smo zmanjšali s faktorjem ψ_{Ei} . Faktor ψ_{Ei} je določen s produktom koeficienta ψ_{2i} in koeficienta ϕ . V vrhni etaži tako upoštevamo 30% mase, ki izhaja iz spremenljivega vpliva, v ostalih etažah pa le 15%.

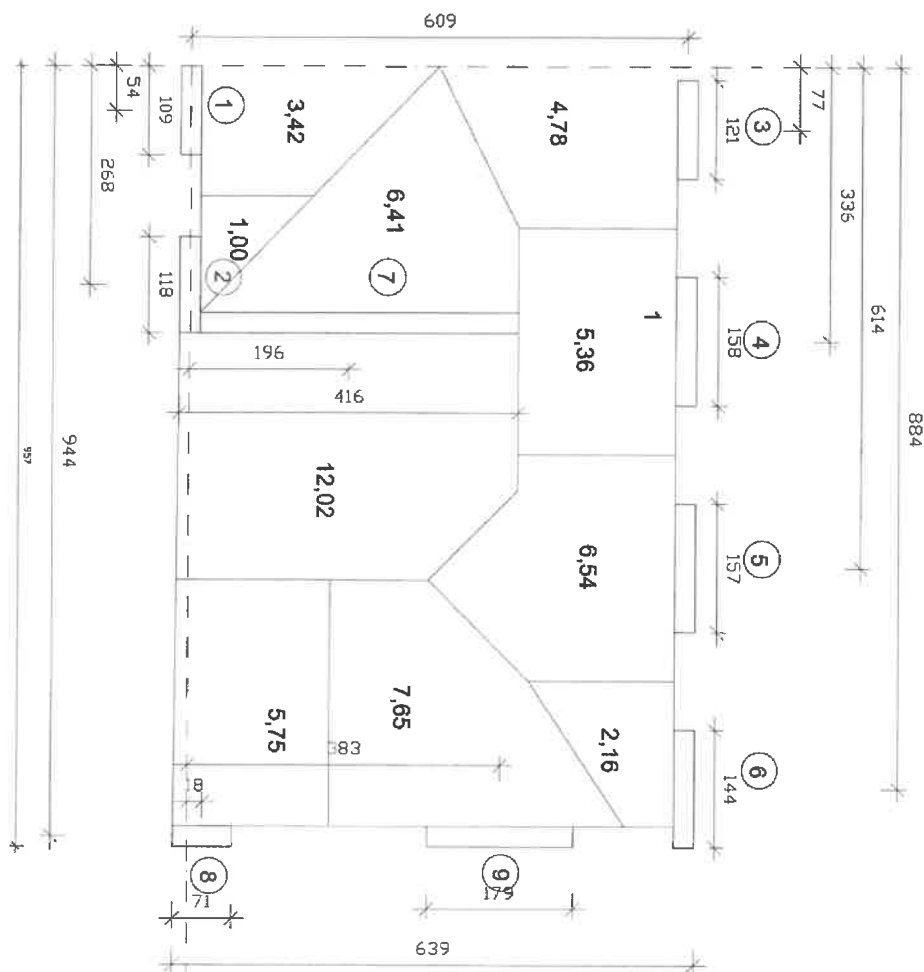
2. Material

Kar. tlačna trdnost zidovja	f_{kwc}	2,5 MPa
Kar natezna trdnost zidovja	f_{kwt}	0,15 MPa
Faktor varnosti materiala	γ_M	1,2
Elastični modul zidovine	E_w	5000 MPa
Strižni modul zidovine	G_w	300 MPa

Karakteristike nosilnega opečnega zidovja

3. Računski model

Razporeditev in oznake nosilnih sten upoštevanih v analizi



V seizmični analizi obravnavamo potresno najbolj obremenjeno etažo, to je pritličje.

V seizmični analizi so upoštevane sledeče predpostavke:

- zidovi so med seboj povezani z AB horizontalnimi vezmi in stropnimi konstrukcijami, ki so toge v svoji ravnini. Ta toga povezava zagotavlja sodelovanje vseh zidov pri prevzemanju horizontalne obremenitve;
- zidovi so na zgornjem in spodnjem robu vpeti v stropno konstrukcijo, v prekladni ali parapetni del zidu;
- zidove sestavljenih prerezov (L, T, H) obravnavamo kot vsoto na navpičnih stikih med seboj ločenih zidov;
- zidovi prenašajo svoj delež horizontalne obtežbe tudi v nelinearnem območju, vendar le dokler njihove deformacije ne presežejo deformacij na meji porušitve.

Robni pogoji, upoštevani v računskem modelu:

- vpetje zidu: simetrično vpeto - $c = 1.20$ $\alpha = 0.5$

- porazdelitev strižnih napetosti: $b = \begin{cases} 1.5 & h > 1.5l \\ 1.1 & \text{sicer} \end{cases}$

- redukcija eksp. nosilnosti: $C_R = 0.9$

- duktilnost posameznega zidu: $\mu = 1.5$

Določitev osnih sil v stenah:

- osne sile v stenah smo določili na podlagi neseizmičnih vplivov pri potresni obtežni kombinaciji. Obtežbo smo na posamezne zidove razdelili po strešnem pravilu.

št. zidu	1	2	3	4	5	6	7	8	9
x_i [m]	0,54	2,68	0,77	3,36	6,14	8,84	2,68	9,44	9,44
y_i [m]	0,00	0,00	6,09	6,09	6,09	6,09	1,96	0,18	3,83
L_x [m]	1,09	1,18	1,21	1,58	1,57	1,44	0,25	0,25	0,25
L_y [m]	0,25	0,25	0,25	0,25	0,25	0,25	4,16	0,71	1,79
h [m]	2,20	2,20	2,20	1,20	1,20	1,20	1,20	2,30	2,30
b_x	1,50	1,50	1,50	1,10	1,10	1,10	1,50	1,50	1,50
b_y	1,50	1,50	1,50	1,50	1,50	1,50	1,10	1,50	1,10
smer	X	X	X	X	X	X	Y	Y	Y
A_w [m ²]	0,273	0,295	0,303	0,395	0,393	0,360	1,040	0,178	0,448
A_{wx} [m ²]	0,273	0,295	0,303	0,395	0,393	0,360	0,000	0,000	0,000
A_{wy} [m ²]	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	1,040	0,178	0,448
f_{kwc} [kN/m ²]	2500	2500	2500	2500	2500	2500	2500	2500	2500
f_{kwt} [kN/m ²]	150	150	150	150	150	150	150	150	150
γ_M	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2
G_w [kN/m ²]	3,00E+05	3,00E+05	3,00E+05	3,00E+05	3,00E+05	3,00E+05	3,00E+05	3,00E+05	3,00E+05
E_w [kN/m ²]	5,00E+06	5,00E+06	5,00E+06	5,00E+06	5,00E+06	5,00E+06	5,00E+06	5,00E+06	5,00E+06
ΣV_{Ed} [m ²]	23,99	11,37	31,94	36,94	43,26	18,95	120,58	34,64	50,37
σ_0 [kN/m ²]	88,02	38,56	105,58	93,53	110,23	52,65	115,94	195,18	112,56
$K_{ef,x}$ [kN/m]	25726	28559	29499	79985	79450	72483	100682	3688	9297
$H_{wf,x}$ [kN]	11,38	5,99	16,68	46,46	53,61	22,17	23,72	3,41	5,18
$H_{ws,x}$ [kN]	24,94	24,38	28,58	49,80	50,97	41,86	100,01	19,22	42,79
$H_{wu,x}$ [kN]	11,38	5,99	16,68	46,46	50,97	22,17	23,72	3,41	5,18
d_{ex} [m]	0,000442	0,000210	0,000565	0,000581	0,000642	0,000306	0,000236	0,000926	0,000557
d_{ux} [m]	0,000664	0,000314	0,000848	0,000871	0,000962	0,000459	0,000353	0,001388	0,000836
$K_{ef,y}$ [kN/m]	6356	6881	7056	38240	37998	34851	215769	12654	44932
$H_{wf,y}$ [kN]	2,61	1,27	3,45	7,35	8,54	3,85	394,75	9,69	37,08
$H_{ws,y}$ [kN]	24,94	24,38	28,58	36,52	37,38	30,70	136,38	19,22	58,35
$H_{wu,y}$ [kN]	2,61	1,27	3,45	7,35	8,54	3,85	136,38	9,69	37,08
d_{ey} [m]	0,000411	0,000184	0,000488	0,000192	0,000225	0,000110	0,000632	0,000766	0,000825
d_{uy} [m]	0,000616	0,000277	0,000732	0,000288	0,000337	0,000166	0,000948	0,001149	0,001238

4. Rezultati analize

Podatki o geometrijskih lastnostih konstrukcije:

ΣA_w [m ²]	3,68	ρ_w [%]	6,0
ΣA_{wx} [m ²]	2,02	ρ_{wx} [%]	3,3
ΣA_{wy} [m ²]	1,67	ρ_{wy} [%]	2,7
x_m [m]	4,56		
y_i [m]	3,43		
ΣG [kN]	372,06		

Hitra ocena potresne odpornosti za obe pravokotni smeri:

	SRC	SRC/BSC	
SRC(h)_x	0,413	1,377	OK!
SRC(h)_y	0,492	1,641	OK!

Poz 100 - a.b. plošča d = 16 cm, C25/30, S500B

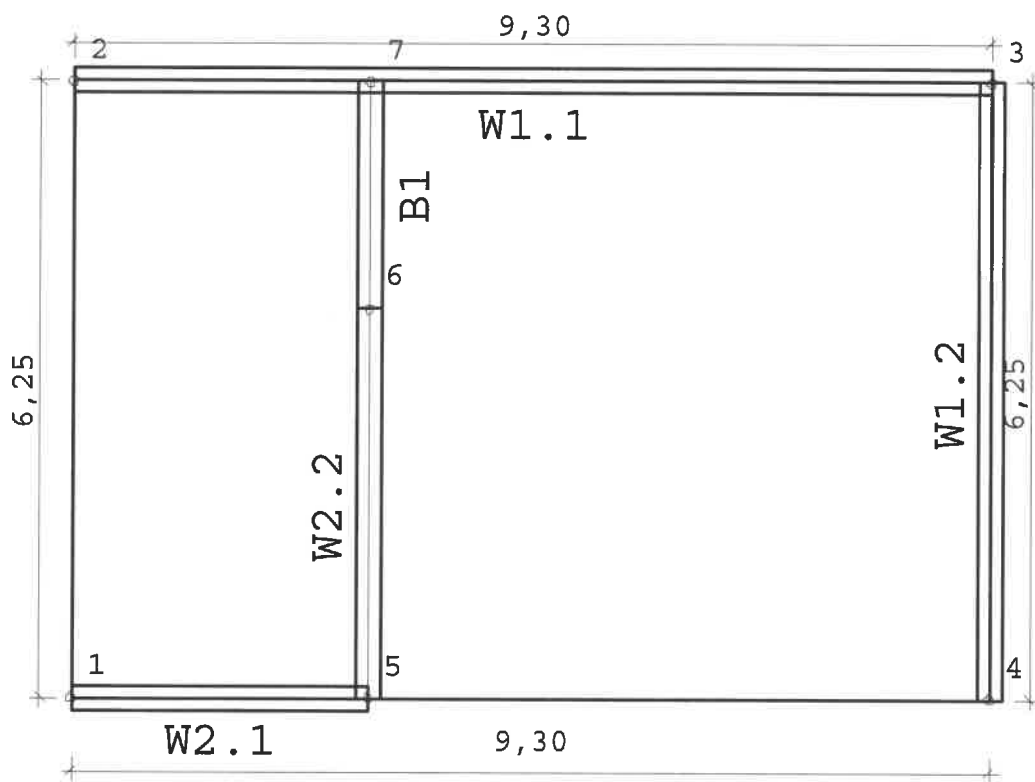
Obtežba:

$g = \text{stalna} = 1,40 \text{ kN/m}^2$;

$q = \text{koristna} = \text{vzdrževanje} + \text{sneg} = 1,03 \text{ kN/m}^2$

$l = \text{lastna} = 4,00 \text{ kN/m}^2$

$$q_{sd} = 6,85 \cdot 1,35 + 2,00 \cdot 1,50 = 12,25 \text{ kN/m}^2$$



PROSTI ROB 5-4 NADVIŠAT ZA 2 CM

Obremenitev in dimenzioniranje:

Dimenzioniranje izvedeno s pomočjo računalniškega programa FRILO Plate.

$$A_{s-\min} = 0,26 \cdot (f_{ctm}/f_{yk}) \cdot b \cdot d = 0,26 \cdot (2,56/500) \cdot 100 \cdot 13 = 1,73 \text{ cm}^2/\text{m}$$

Armature spodaj:

1,88	0,91	0,84	0,70	0,44	0,12	0,83	1,24	1,45	1,43	1,20	0,87	0,45	0,80	1,38	1,75	2,13	2,36		
1,43	1,23	1,12	0,99	0,45	0,62	1,38	1,64	1,75	1,64	1,36	0,97	0,49	0,84	1,34	1,88	2,18	2,40		
0,98	0,95	0,86	0,64	0,23	0,18	0,61	1,17	1,58	1,79	1,75	1,53	1,16	1,51	1,96	2,32	2,54	2,54	2,88	
1,87	1,67	1,54	1,34	1,04	0,92	1,74	2,10	2,23	2,17	1,94	1,58	1,15	1,43	1,87	2,22	2,44	2,49	2,46	
0,95	0,95	0,82	0,55	0,27	0,20	0,36	1,12	1,71	2,09	2,19	2,08	1,80	2,11	2,50	2,75	2,79	2,64	2,81	
2,02	1,84	1,74	1,57	1,33	0,98	1,82	2,20	2,37	2,40	2,27	1,99	1,60	1,75	2,11	2,36	2,45	2,49	2,80	
0,85	0,89	0,74	0,44	0,22	0,17	0,29	1,07	1,78	2,30	2,55	2,55	2,35	2,63	2,94	3,07	2,94	2,73	2,17	
1,95	1,83	1,67	1,44	1,09	0,84	1,47	2,06	2,29	2,39	2,35	2,15	1,83	1,87	2,17	2,33	2,42	2,36	2,06	
0,70	0,78	0,59	0,23			0,11	0,88	1,73	2,41	2,80	2,92	2,83	3,06	3,30	3,30	3,12	2,75	2,00	
1,76	1,61	1,35	0,94	0,32		0,57	1,51	1,84	2,13	2,22	2,12	1,88	1,87	2,10	2,24	2,29	2,15	1,81	
0,51	0,59	0,36					0,37	1,49	2,40	2,96	3,22	3,22	3,42	3,58	3,48	3,24	2,72	1,83	
1,46	1,27	0,93	0,27				0,72	1,38	1,77	1,99	1,99	1,83	1,78	1,97	2,10	2,10	1,92	1,56	
0,30	0,37	0,11					0,11	1,23	2,33	3,05	3,44	3,53	3,72	3,81	3,64	3,33	2,69	1,68	
1,13	0,92	0,56					0,55	1,11	1,50	1,74	1,81	1,72	1,66	1,82	1,93	1,89	1,70	1,31	
0,41	0,27							1,06	2,27	3,11	3,60	3,78	3,96	3,98	3,80	3,39	2,65	1,54	
1,13	0,69	0,34					0,38	0,94	1,29	1,52	1,62	1,58	1,52	1,67	1,75	1,69	1,49	1,11	
0,61	0,45	0,11						0,94	2,24	3,17	3,74	3,98	4,16	4,14	3,92	3,44	2,61	1,41	
1,26	0,82	0,48					0,21	0,80	1,12	1,33	1,44	1,42	1,36	1,50	1,56	1,50	1,30	0,97	
0,81	0,66	0,30						0,87	2,23	3,23	3,87	4,15	4,34	4,29	4,03	3,49	2,60	1,87	
1,40	0,95	0,59					0,12	0,69	0,97	1,16	1,26	1,25	1,18	1,32	1,37	1,32	1,15	0,85	
1,00	1,00	0,54	0,45					0,84	2,27	3,31	3,99	4,32	4,50	4,44	4,15	3,56	2,63	1,85	
1,51	1,31	0,71	0,57					0,59	0,83	1,00	1,08	1,06	0,98	1,12	1,18	1,15	1,02	0,78	
1,13	1,13	1,12	0,83	0,19				0,87	2,35	3,44	4,15	4,49	4,65	4,60	4,30	3,68	2,70	1,88	
1,53	1,40	1,20	0,84	0,22				0,55	0,73	0,85	0,89	0,90	0,93	0,92	0,98	1,00	0,93	0,76	
1,13	1,20	1,19	1,11	1,88	0,60			0,99	2,54	3,66	4,38	4,70	4,84	4,95	4,75	4,12	3,12	1,80	
1,42	1,35	1,26	1,17	1,26	2,98	0,37	0,19	0,76	0,75	0,73	0,88	0,94	0,97	0,99	0,95	0,85	0,88	1,11	

Armatura zgoraj:

0,96	0,88	0,83	0,70	0,41	0,77	1,20	1,32	1,36	1,32	1,10	0,75	0,32	0,18	0,69	1,19	1,66	2,05		
0,90	0,90	0,86	0,71	0,43	0,28	0,81	1,21	1,40	1,37	1,14	0,77	0,31	0,18	0,72	1,24	1,73	2,13		
0,87	0,81	0,85	0,95	0,88	1,38	1,61	1,49	1,35	1,16	0,81	0,37			0,22	0,74	1,24	1,70	2,10	
0,49	0,50	0,49	0,38	0,18	0,28	0,60	0,89	1,03	0,96	0,70	0,31			0,33	0,88	1,41	1,86	2,20	
0,75	0,72	0,89	1,26	1,60	2,20	2,25	1,82	1,39	1,01	0,54					0,28	0,81	1,32	1,85	
0,18	0,25	0,31	0,27	0,32	0,44	0,64	0,90	0,90	0,76	0,45					0,58	1,10	1,57	1,94	
0,59	0,60	0,86	1,52	2,31	3,37	3,42	2,28	1,41	0,83	0,26					0,39	0,96	1,59		
0,12	0,13	0,31	0,45	0,46	0,67	1,07	1,10	0,93	0,69	0,31					0,21	0,83	1,29	1,67	
0,31	0,42	0,72	1,49	2,19	5,49	5,63	2,61	1,26	0,58						0,12	0,64	1,34		
		0,25	0,55	0,83	1,75	1,96	1,43	1,02	0,64	0,17						0,61	1,03	1,41	
	0,14	0,54	1,35	2,08	6,82	6,59	3,17	0,99	0,29							0,35	1,12		
		0,11	0,36	0,97	3,27	3,82	1,60	0,93	0,52							0,19	0,81	1,17	
		0,41	1,63	2,46	5,65	5,72	2,36	0,84								0,13	0,92		
		0,40	0,75	1,21	1,25	1,06	0,67	0,37								0,64	0,97		
		0,63	1,79	2,65	6,18	6,11	2,50	0,80									0,76		
		0,13	0,49	0,69	1,48	1,46	0,82	0,49	0,16							0,43	0,81		
0,26	0,27	0,79	1,88	2,75	6,15	6,15	2,52	0,77									0,65		
	0,12	0,30	0,63	0,76	1,42	1,41	0,74	0,41								0,24	0,69		
0,56	0,46	0,89	1,86	2,76	6,15	6,16	2,57	0,78									0,57		
0,23	0,37	0,54	0,80	0,86	1,35	1,34	0,70	0,38								0,16	0,61		
0,75	0,66	0,95	1,66	2,63	6,12	6,11	2,69	0,83									0,56		
0,47	0,63	0,81	1,01	1,02	1,22	1,22	0,70	0,40								0,17	0,59		
0,92	0,89	1,07	1,45	2,26	7,17	7,39	2,91	0,93									0,61		
0,72	0,89	1,10	1,47	1,28	1,75	1,79	0,86	0,51	0,15							0,26	0,66		
1,04	1,08	1,16	1,27	1,73	9,37	9,54	3,67	1,38	0,15							0,10	0,68		
1,82	1,12	1,20	1,32	1,06	2,88	1,91	0,89	0,77	0,74	0,24						0,19	0,51	0,92	

Armiram :

Spodaj: arm.vzdolžno Φ_R 10/15 cm razdelilna Φ_R 10/20

zgoraj: Q226 nad srednjo podporo dodati Φ_R 10/12,5 dolžine 3 m

Poz VV - a.b. vertikalna vez 25/25 cm, C25/30, S400B

Armiram : spodaj in zgoraj: 2 Φ_R 14 , stremena Φ_R 8 / 20 cm

Poz HV - a.b. horizontalna vez 25/25 cm, C25/30, S400B

Armiram : spodaj in zgoraj: 2 Φ_R 14 , stremena Φ_R 8 / 20 cm

Temelj T – a.b. pasovni temelj 50/50 cm; C25/30, S500

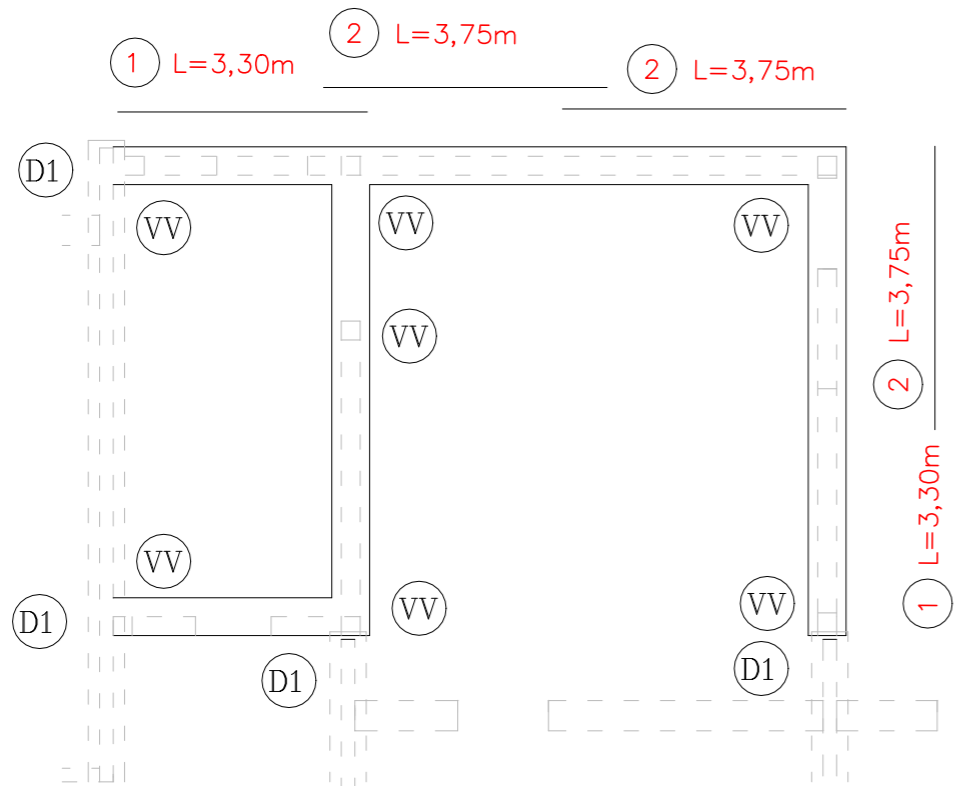
Armiram: spodaj in zgoraj: 3 Φ_R 12, stremena Φ_R 8 / 20 cm

Podložni beton debeline 10 cm armiran z Q308 zalit skupaj z temelji.

RAČUNAL: Štolfa Damijan udig

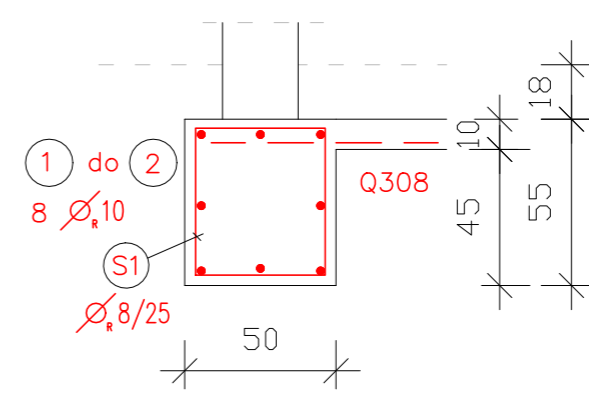
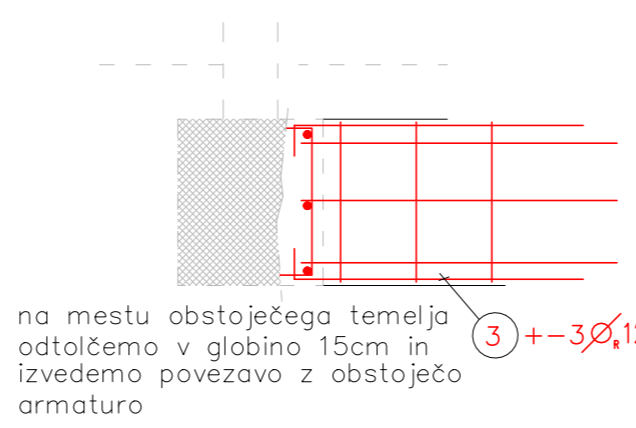


TEMELJI:

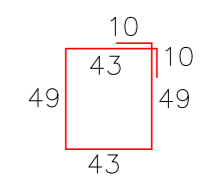


(D1) povezava obst. temelj(4kos)

Poz (T) 50/55cm



(S1) 97 $\varnothing 8$;L=2,04 m
($\varnothing 8 / 25$ cm)



(1) 16 $\varnothing 10$;L=3,30 m

(2) 24 $\varnothing 10$;L=3,75 m

(3) 24 $\varnothing 12$;L=1,00 m

20 povezava obst. temelji
80

(4) 28 $\varnothing 14$;L=3,30 m

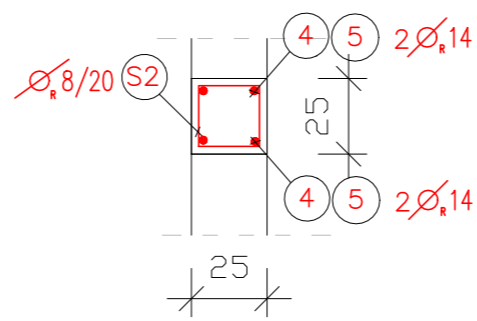
(5) 28 $\varnothing 14$;L=1,40 m

20 sidra VV
120

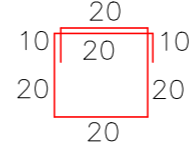
(6) 4 $\varnothing 10$;L=6,00 m

preklade-rezati na licu mesta

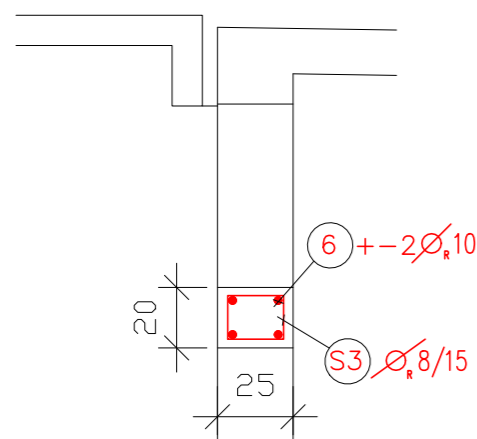
Poz (VV) 25/25cm



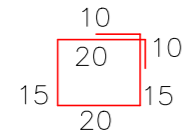
(S2) 112 $\varnothing 8$;L=1,20 m
($\varnothing 8 / 20$ cm)



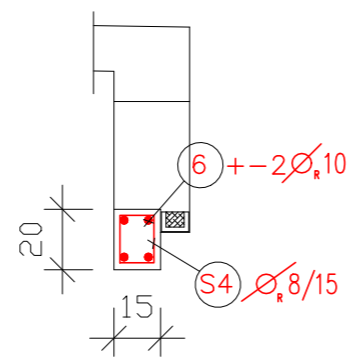
preklada 25/20cm (2kos;l=150cm)



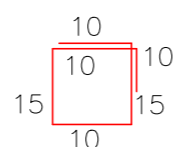
(S3) 33 $\varnothing 8$;L=0,90 m
($\varnothing 8 / 15$ cm)



preklada 25/20cm (2kos;l=150cm)



(S4) 11 $\varnothing 8$;L=0,70 m
($\varnothing 8 / 15$ cm)



Zaščitna plast betona je 3cm!

C 25/30; XC3; XD2 S 500B

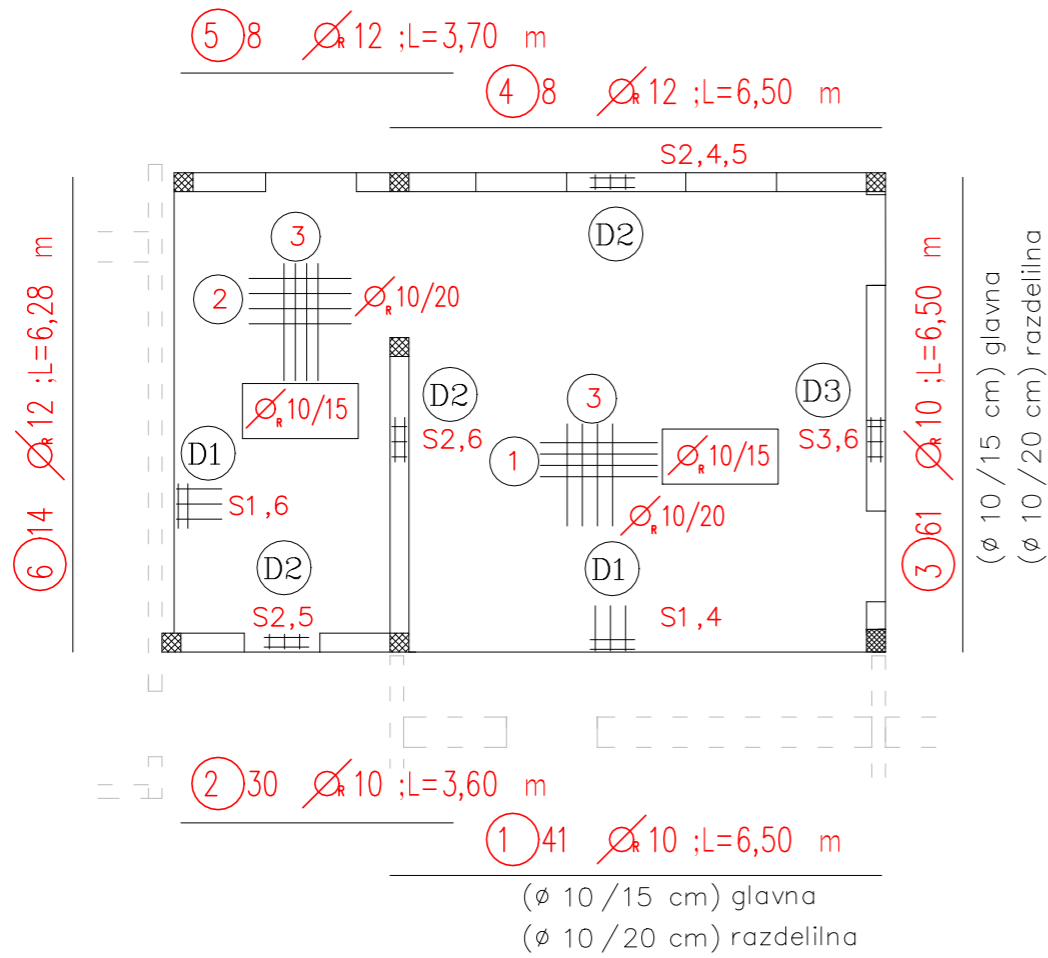
ARMATURNE MREŽE:

(m3) Q308; 215x600cm; kos 5

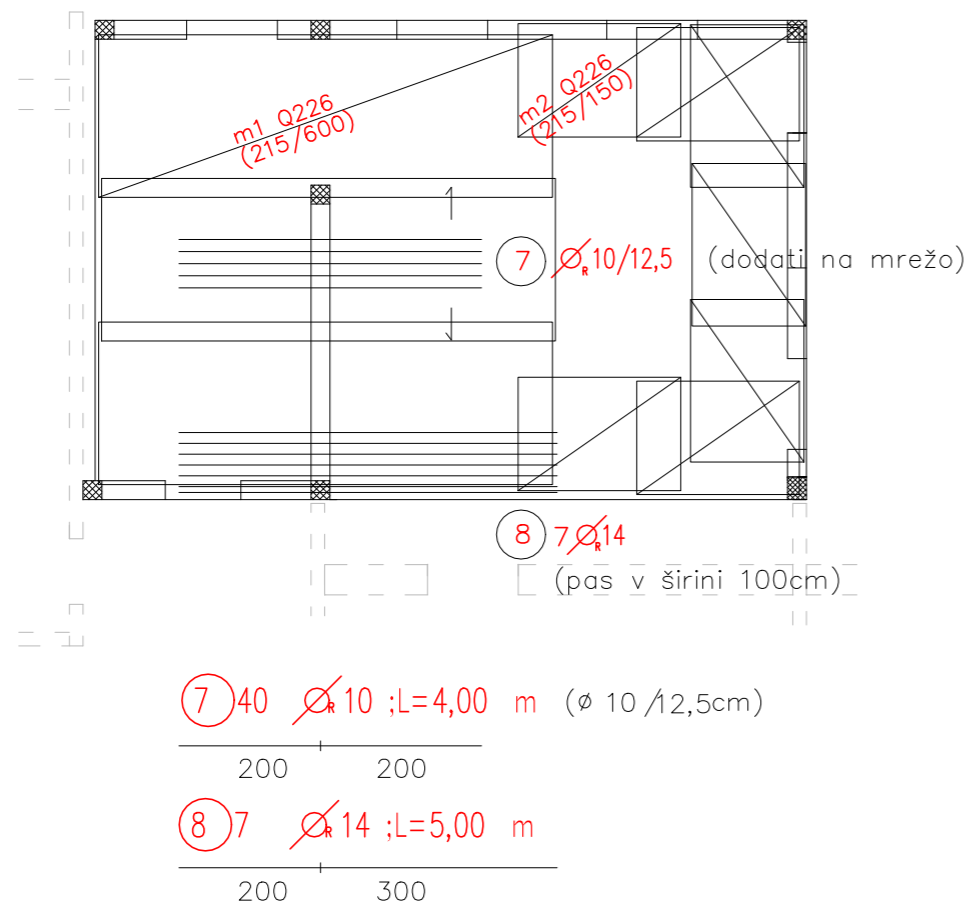
INVESTITOR OBČINA KANAL OB SOČI Trg svobode 23, 5213 Kanal			OBJEKT DOZIDAVA VRTCA V DESKLAH		
PROJEKTANT IZS 0444 DIA, projektiranje in inženiring d.o.o.			VRSTA NAČRTA NAČRT GRADBENIŠTVA		
ODGOVORNI VODJA PROJEKTA	Damijan Štolfa u.d.i.g. IZS G-0769	oktober 2021	VSEBINA RISBE TEMELJI, PREKLADE, VV		
ODGOVORNI PROJEKTANT	Damijan Štolfa u.d.i.g. IZS G-0769	oktober 2021			
SODELAVEC			ŠT. PROJEKTA 03/2021	ŠT. NAČRTA 03/2021-3	VRSTA PROJEKTA PZI
SODELAVEC			MERILO 1:50;1:25	ŠT. RISBE 1	DATUM oktober 2021

111.20(40-1)

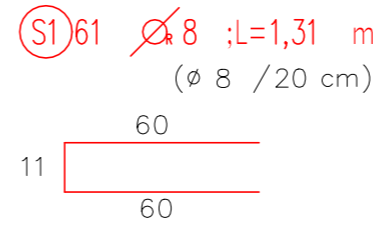
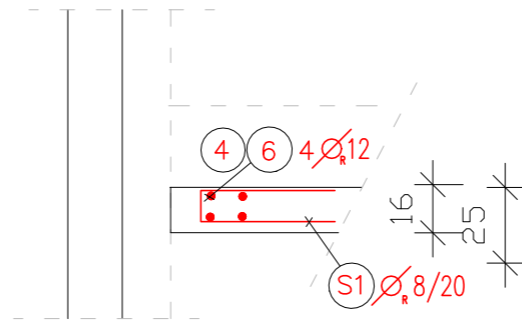
Poz 100 a.b.plosca d=16cm - ARMATURA SPODAJ



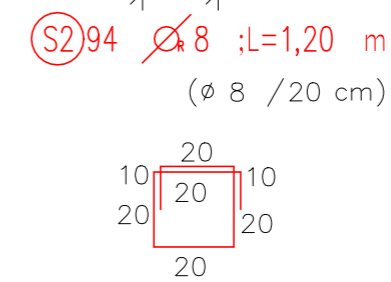
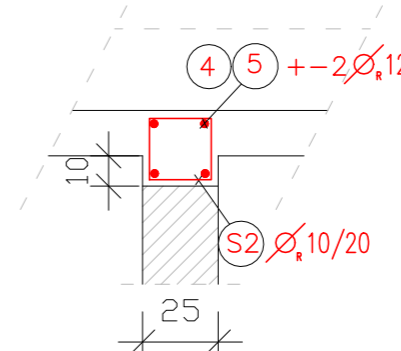
Poz 100 a.b.plosca d=16cm - ARMATURA ZGORAJ



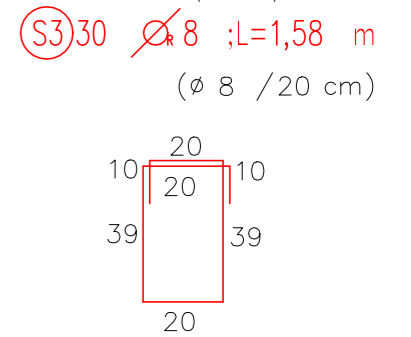
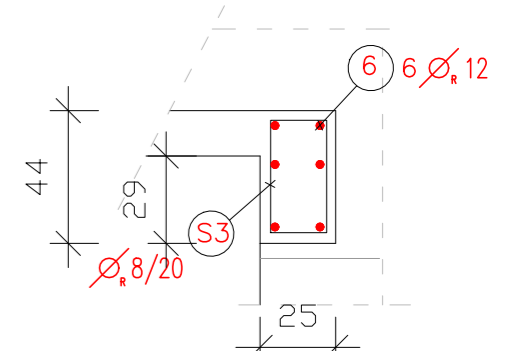
Poz (D1) celo plosce



Poz (D2) 25/25cm



Poz (D3) 25/44cm



ARMATURNE MREŽE:

(m1) Q226; 215x600cm; kos 3

(m2) Q226; 215x150cm; kos 6

SKUPAJ: Q226 4,5 kos

preklop armaturnih mrež: >Q335 min 3xokna; <Q335 min 2okni

na podporah glavna armatura vodi vsaj 3 okna oz 2 okni na zid oz. nosiec, prečno armaturo pa porezati

mere preverti na licu mesta tr možnost polaganja znotraj predvidenih gabaritov z upoštevanje zaščitne plasti betonov

Zaščitna plast betona je 3cm!

C 25/30; XC4; XD3 S 500B

INVESTITOR OBČINA KANAL OB SOČI Trg svobode 23, 5213 Kanal			OBJEKT DOZIDAVA VRTCA V DESKLAH		
PROJEKTANT IZS 0444 DIA, projektiranje in inženiring d.o.o.			VRSTA NAČRTA NAČRT GRADBENIŠTVA		
ODGOVORNI VODJA PROJEKTA Damijan Štolfa u.d.i.g. IZS G-0769			VSEBINA RISBE Poz 100		
ODGOVORNI PROJEKTANT Damijan Štolfa u.d.i.g. IZS G-0769			ŠT. PROJEKTA 03/2021		
SODELAVEC			ŠT. NAČRTA 03/2021-3		VRSTA PROJEKTA PZI
SODELAVEC			MERILO 1:50;1:25		DATUM oktober 2021