

NASLOVNA STRAN NAČRTA

2/1 Načrt gradbenih konstrukcij

PODATKI O GRADNJI

naziv gradnje

POKRITO IGRIŠČE V DIVAČI

kratek opis gradnje

Investitor želi zgraditi nadtlačno dvorano v Divači, etažnosti P, na območju obstoječega zunanjega večnamenskega športnega igrišča, s pripadajočo zunanjo ureditvijo in priključki na GJI (nov elektro priključek, obstoječ cestni priključek).

VRSTE GRADNJE

označiti vse ustrezne vrste gradnje



NOVOGRADNJA - NOVOZGRAJEN OBJEKT



NOVOGRADNJA - PRIZIDAVA



REKONSTRUKCIJA



SPREMEMBA NAMEMBNOSTI



ODSTRANITEV CELOTNEGA OBJEKTA



LEGALIZACIJA



MANJŠA REKONSTRUKCIJA

PODATKI O PROJEKTNI DOKUMENTACIJI

vrsta dokumentacije

PZI (projektna dokumentacija za izvedbo gradnje)

številka projekta

709-2026

PODATKI O NAČRTU

strokovno področje načrta

2 Načrt s področja gradbeništva

naziv načrta

2/1 Načrt gradbenih konstrukcij

številka načrta

39-2026-VG

datum izdelave

Junij 2026

datum spremembe

PODATKI O PROJEKTANTU NAČRTA

projektant načrta (naziv družbe)

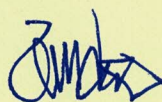
Inženirske storitve BENJAMIN ŽNIDARČIČ s.p.

naslov

Matavun 3C, 6215 Divača

odgovorna oseba projektanta načrta

Benjamin Žnidarčič

podpis odgovorne osebe
projektanta načrta

inženirske storitve
BENJAMIN ŽNIDARČIČ s.p.
Matavun 3C, 6215 Divača

PODATKI O IZDELOVALCU NAČRTA

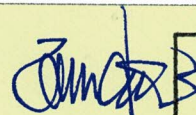
ime in priimek pooblaščenega arhitekta, pooblaščenega inženirja

Benjamin Žnidarčič, univ. dipl. inž. grad.

identifikacijska številka

IZS G-2170

podpis pooblaščenega arhitekta, pooblaščenega inženirja



BENJAMIN ŽNIDARČIČ
univ. dipl. inž. grad.
IZS G-2170

PRILOGA 2C

**IZJAVA PROJEKTANTA NAČRTA
IN POOBLAŠČENEGA STOKOVNJAKA,
KI JE IZDELAL NAČRT V PZI IN PID**

PROJEKTANT NAČRTA

projektant načrta (naziv družbe)	Inženirske storitve BENJAMIN ŽNIDARČIČ s.p.
naslov	Matavun 3C, 6215 Divača
odgovorna oseba projektanta načrta	Benjamin Žnidarčič

IN POOBLAŠČENI STROKOVNJAK, KI JE IZDELAL NAČRT

pooblaščen strokovnjak	Benjamin Žnidarčič, univ.dipl.inž.grad.
------------------------	---

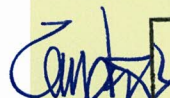
IZJAVLJAVA:

da načrt

vrsta dokumentacije	PZI (projektna dokumentacija za izvedbo gradnje)
strokovno področje načrta	2 Načrt s področja gradbeništva
naziv načrta	2/1 Načrt gradbenih konstrukcij
številka načrta	39-2026-VG
datum izdelave	Junij 2026

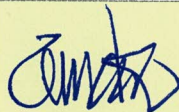
upoštevam relevantne predpise in druge normativne dokumente ter da so upoštevane ustrezne bistvene in druge zahteve.

pooblaščen strokovnjak	Benjamin Žnidarčič, univ.dipl.inž.grad.
identifikacijska številka	IZS G-2170
podpis pooblaščenega strokovnjaka	



BENJAMIN ŽNIDARČIČ
univ. dipl. inž. grad.
IZS G-2170

odgovorna oseba projektanta načrta	Benjamin Žnidarčič
podpis odgovorne osebe projektanta načrta	



inženirske storitve
BENJAMIN ŽNIDARČIČ s.p.
Matavun 3C, 6215 Divača

3 KAZALO VSEBINE NAČRTA št. 39-2026-VG

- 1** Naslovna stran načrta – PRILOGA 1C
- 2** Izjava projektanta načrta in pooblaščenega strokovnjaka, ki je izdelal načrt v PZI in PID – PRILOGA 2C
- 3** Kazalo vsebine načrta
- 4** Tehnično poročilo
- 5** Statični izračun
- 6** Tehnični prikazi

1. Opažni načrt temeljev in obodnih sten	1:100
2. Opažno armaturni načrt temeljev	1:50
3. Opažno armaturni načrt obodnih sten	1:50

4. TEHNIČNO POROČILO

1. SPLOŠNI PODATKI

1.1. Lokacija

Investitor namerava zgraditi nadtlčno dvorano v naselju Divača na zemljišču parc. št. 626/19 k.o. Divača. Kota 0,0 je na nadmorski višini 421,20 m nmv. S tem načrtom se obdelujejo gradbene konstrukcije objekta – temelji nadtlčne dvorane.

1.2. Opis posega

Objekt je pravokotne oblike tlorisnih dimenzij 43,70 x 22,30 m.

2. OSNOVNI PODATKI

2.1 Geološki in geomehanski podatki o temeljnih tleh

Za objekt se geomehansko poročilo ni izdelalo. Glede na izvedene izkope za okoliške objekte se predvideva, da so temeljna tla iz kompaktne apnenčaste kamnine, ki je lahko deloma preperela (zajede gline) ter deloma nasuta. Dopustne napetosti tal se privzame kot 250 kN/m², modul reakcije tal upoštevan v statičnem izračunu je 70.000 kN/m³. Predvideva se, da talna voda ni prisotna. Pri izvedbi temeljenja objekta naj bo prisoten geomehanik. V primeru odstopanja od privzetih vrednosti je potrebno o tem obvestiti projektanta gradbenih konstrukcij.

2.2 Sneg : objekt se nahaja v coni A1 na nadmorski višini A = 421,20 m.

$$s_k = 0,651 [1+(A/728)^2] = \mathbf{0,87 \text{ kN/m}^2}$$

2.3. Veter : objekt se nahaja v coni 3 ($v_{b,0} = \mathbf{30 \text{ m/s}}$)

Kategorija terena: III ($z_{\min} = 5,0 \text{ m}$)

$$\text{osnovna hitrost vetra: } v_b = c_{\text{dir}} \cdot c_{\text{season}} \cdot v_{b,0} = \mathbf{30 \text{ m/s}}$$

2.4 Seizmični vplivi : kategorija tal: A

proj. pospešek tal (a_g/a): 0,175

sistem: AB temelji

kategorija pomembnosti: III

Seizmični vplivi niso upoštevani.

2.5 Nezgodni vplivi : Nezgodni vplivi niso upoštevani. Vpliv požara je upoštevan s predpisanimi krovnimi sloji.

3. OPIS KONSTRUKCIJE IN MATERIALOV

3.1 Opis konstrukcije

Temelje nadtlačne dvorane predstavljajo AB pasovni temelji, ki so pri treh stranicah dim. 105x80 cm s parapetnim zidkom deb. 30 cm in višine 50 cm. Pri eni stranici pa je pasovni temelj dim. 80/70 cm, zid – stena pa širine 30 cm in višine 200 cm. K osnovnem objektu je na vzhodu prislonjena vhodni del s temeljno ploščo, ki je obdelana v zunanji ureditvi.

Nadtlačna nadgradnja je obdelana v načrtu, ki ga izdelata projektanta nadgradnje (podjetje Duol d.o.o., projekt št. PRO-23267, maj 2026). Za potrebe izračuna temeljev se je privzela reakcija nadgradnje na temelje. Slednja je linijska sila velikosti 17,14 kN/m, ki deluje pod kotom 79 stopinj (navzgor in navznoter). Vertikalna komponenta je 16,83 kN/m, horizontalna pa 3,27 kN/m.

Za temelje dvorane se je izvedel statični izračun skladno z zahtevami Pravilnika o mehanski odpornosti in stabilnosti objektov in skladno s standardi Eurocode (EC1 do EC8), ki je priložen. Izračun se je izvedel z rač. programom Axis VM in excelovimi preglednicami.

3.2 Materiali nosilne konstrukcije:

1. Klasične AB konstrukcije

betoni

Konstr. element	Razred betona	Zahteve
Temelji	C 30/37, $D_{\max}$ 16	XC2
Stene	C 30/37, $D_{\max}$ 16	XC4, XF1

Betonsko jeklo: S500 B

4. NAVODILA ZA GRADNJO

Ob izkopih je potrebno zagotoviti prisotnost geomehanskega nadzora, ki kontrolira predpostavke iz statičnega izračuna. V primeru večjih odstopanj od predvidenih lastnosti temeljnih tal, naj potrebne ukrepe poda prisotni geomehanik. Ravnost vrha obodnih zidov mora ustrezati zahtevam izdelovalca šotora. V času nizkih in visokih temperatur je potrebno zagotoviti ustrezno nego betona. Gradnjo naj izvaja usposobljen izvajalec. Nad deli naj se zagotovi strokovni nadzor.

4. STATIČNI IZRAČUN - POKRITO IGRIŠČE V DIVAČI - TEMELJI

1. VPLIVI NA OBJEKT

Stalne obtežbe

Na obodne zidove in temelje poleg šotora ne deluje nobena koristna obtežba. Lastna teža konstrukcij je upoštevana avtomatsko.

Koristne obtežbe

Na obodne zidove in temelje poleg šotora ne deluje nobena koristna obtežba

Delni faktorji (STR - odpornost konstrukcije brez geotehničnih vplivov)

$\gamma_{G,j,\text{sup}}$	$\gamma_{G,j,\text{inf}}$	$\gamma_{Q,1}$	$\Psi_{0,2}\gamma_{Q,2}$
1,35	1,00	1,50	1,5 $\Psi_{0,2}$

obtežna kombinacija:

$$1,35 G_{\text{neugodno}} + 1,0 G_{\text{ugodno}} + 1,5 Q_{k,1} + 1,5 \Psi_{0,2} Q_{k,2}$$

Delni faktorji (EQU - statično ravnotežje)

$\gamma_{G,j,\text{sup}}$	$\gamma_{G,j,\text{inf}}$	$\gamma_{Q,1}$	$\Psi_{0,2}\gamma_{Q,2}$
1,10	0,90	1,50	1,5 $\Psi_{0,2}$

0,0 če je vpliv neugoden

obtežna kombinacija:

$$1,10 G_{\text{neugodno}} + 0,9 G_{\text{ugodno}} + 1,5 Q_{k,1} + 1,5 \Psi_{0,2} Q_{k,2}$$

Sneg Obtežba s snegom je upoštevana pri statičnem izračunu šotora! Vpliv snega direktno na zidove je zamemarljiv.

Veter 421,2

Obtežba z vetrom je upoštevana pri statičnem izračunu šotora! Dodatno upoštevam pritisk vetra na posamezne zidove.

nadmorska višina objekta: $A = 421,2 \text{ m}$
 vetrna cona: $3 \quad v_{b,0} = 30 \text{ m/s}$
 kategorija terena: III $z_{0,III} = 0,3 \text{ m}; \quad z_{\text{min}} = 5,0 \text{ m}$
 višina stavbe (zidu) nad terenom: $h = 2,00 \text{ m}$
 faktor hribovitosti terena: $c_0(z) = 1,0$

$v_b = c_d c_s v_{b,0} = 30 \text{ m/s}$... osnovna hitrost vetra

$$c_d = 1,0$$

$$c_s = 1,0$$

$q_b = \frac{1}{2} \rho \cdot v_b^2 = 0,563 \text{ kN/m}^2$... osnovni tlak vetra
 $\rho = 1,25 \text{ kg/m}^3$

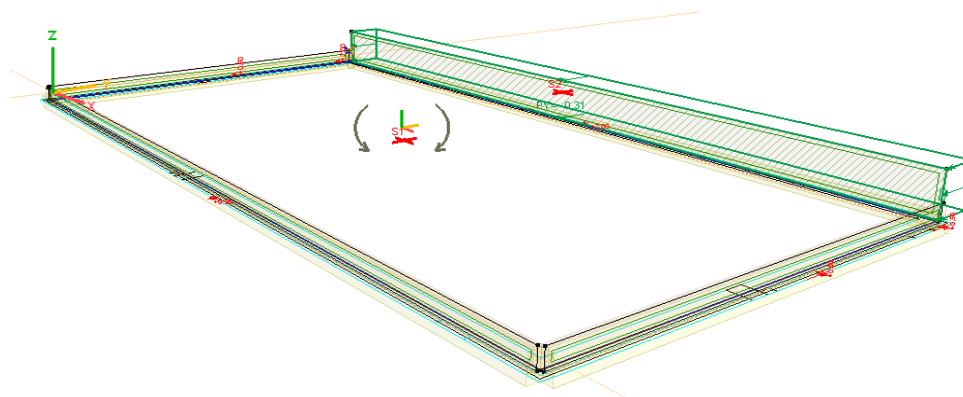
$k_r = 0,19 (z_0/z_{0,II})^{0,07} = 0,215$... faktor terena
 $z_0 = z_{0,III} = 0,30 \text{ m}$... hrapavostna dolžina
 $z_{0,II} = 0,05 \text{ m}$

$c_r(z=5,0) = k_r \ln(z/z_0) = 0,606$... faktor hrapavosti
 $c_r(z=2,0) = k_r \ln(z/z_0) = 0,409$

$v_m(z=5) = c_0 c_r(z=5) v_b = 18,18$... srednja hitrost
 $v_m(z=8,1) = c_0 c_r(z=8,1) v_b = 12,26 \text{ m/s}$

$c_e(z=5) = (1+7 I_v(z)) (v_m(z)/v_b)^2 = 1,281$... faktor izpostavljenosti
 $c_e(z=8,1) = (1+7 I_v(z)) (v_m(z)/v_b)^2 = 0,783$
 $I_v(z=5) = k_1/(c_0(z) \ln(z/z_0)) = 0,355$
 $I_v(z=8,1) = k_1/(c_0(z) \ln(z/z_0)) = 0,527$

$k_1 = 1,0$... turbulentni faktor
 $q_p(z=5) = c_e(z=5) q_b = 0,72$ kN/m² ... tlak pri največji hitrosti vetra
 $q_p(z=8,1) = c_e(z=8,1) q_b = 0,44$ kN/m²
 stena X2 $c_{pe} = 0,70$ $w_e = 0,31$ kN/m² pritisk na steno



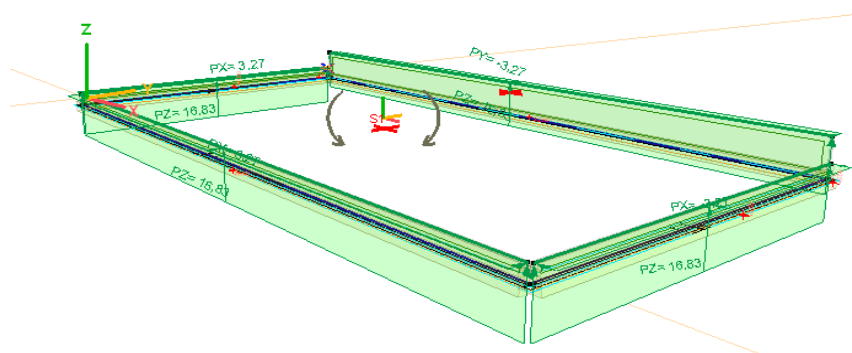
Potres

Obtežba s potresom pri izračunu temeljev šotora ni upoštevana, ker je masa šotora zelo majhna.

Obtežba nadtladne nadgradnje

Po podatku iz statičnega izračuna nadgradnje se kot vpliv nadgradnje na temelje upošteva dvižno silo velikosti 17,14 kN, ki deluje pod kotom 79 stopinj. Vertikalna komponenta znaša 16,83 kN (deluje navzgor), horizontalna pa 3,27 kN (deluje navznoter).

Graphic representation of the forces



Kombinacije vseh obtežb so zbrane v spodnji tabeli

Custom load combinations by load cases						
	Name	Type	I.t.	šotor_dvig	Veter	Comment
1	Co #1	ULS	1,35	1,50	1,50	ULS
2	Co #2	ULS	0,90	1,50	0	ULS - dvig
3	Co #3	ULS	1,35	0	1,50	ULS-veter

A. AB KONSTRUKCIJE

Materiali

Razred betona: C 30/37

$f_{c,k} = 3,0$ kN/cm²

$f_{c,d} = \alpha_{cc} * f_{c,k} / \gamma$

$\alpha_{cc} = 1,0$

$f_{c,d} = 2,00$ kN/cm²

$\gamma = 1,5$

Betonsko jeklo: S 500B

$f_{y,k} = 50,0$ kN/cm²

$f_{y,d} = 43,48$ kN/cm²

MA 500/560

$f_{y,k} = 50,0$ kN/cm²

$f_{y,d} = 43,48$ kN/cm²

$\gamma = 1,15$

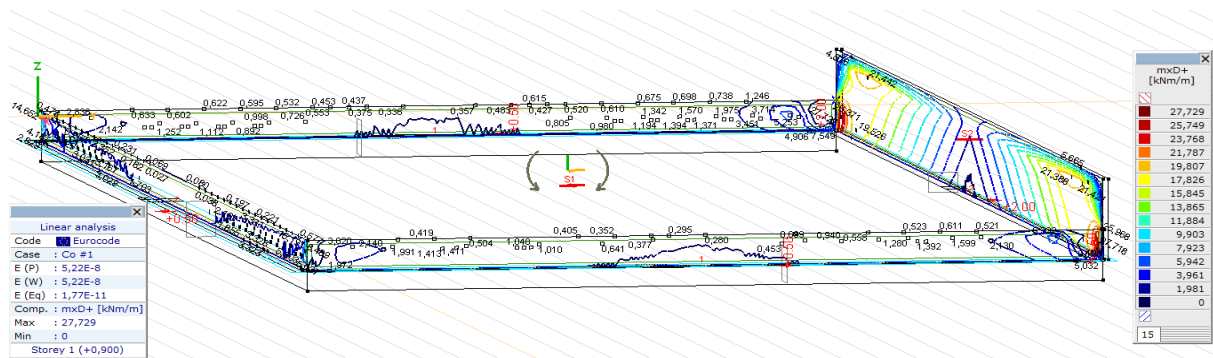
1. STENE WX1, WX2, WY1, WY2

OBTEŽBA

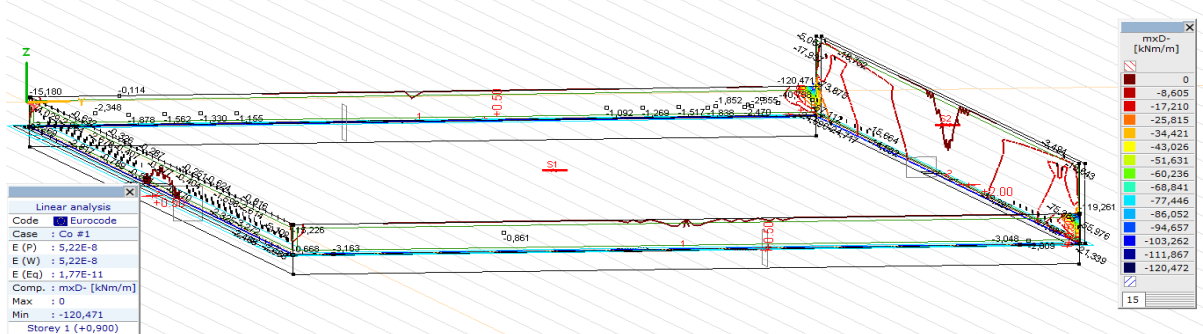
Upoštevana je lastna teža sten (avtomatsko), dvig šotora ter veter na višjo steno X2.

Izračun in dimenzioniranje opravi z rač. programom AxisVM.

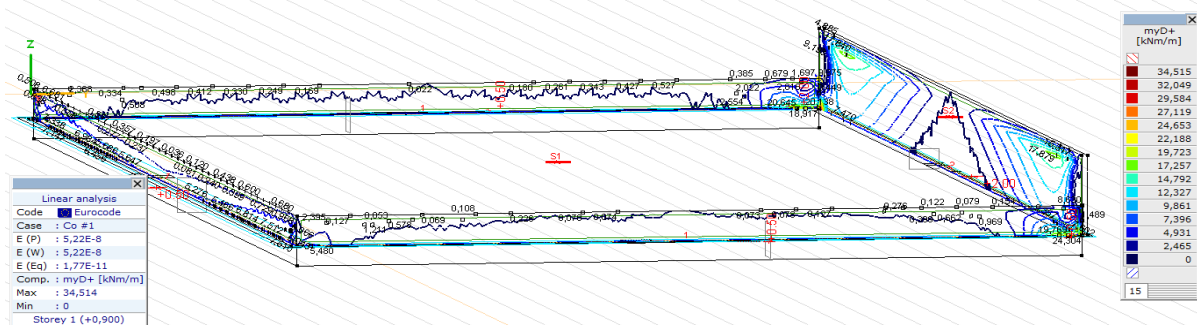
Moment v smeri X (zunaj):



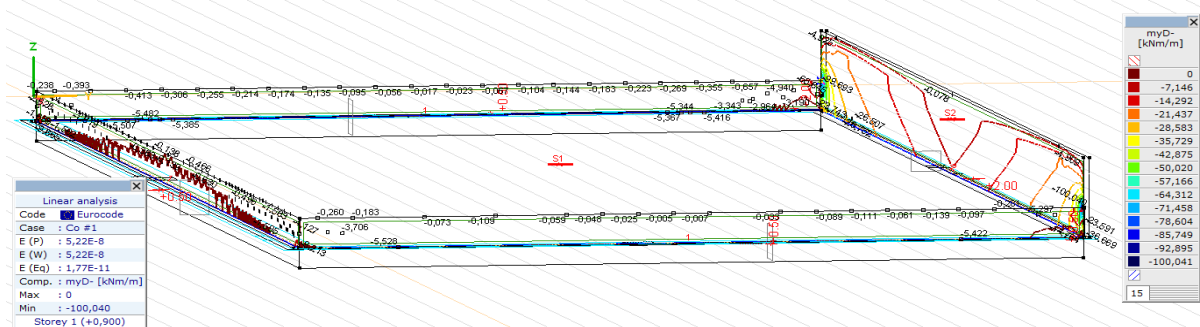
Moment v smeri X (znotraj):



Moment v smeri Y (zunaj):

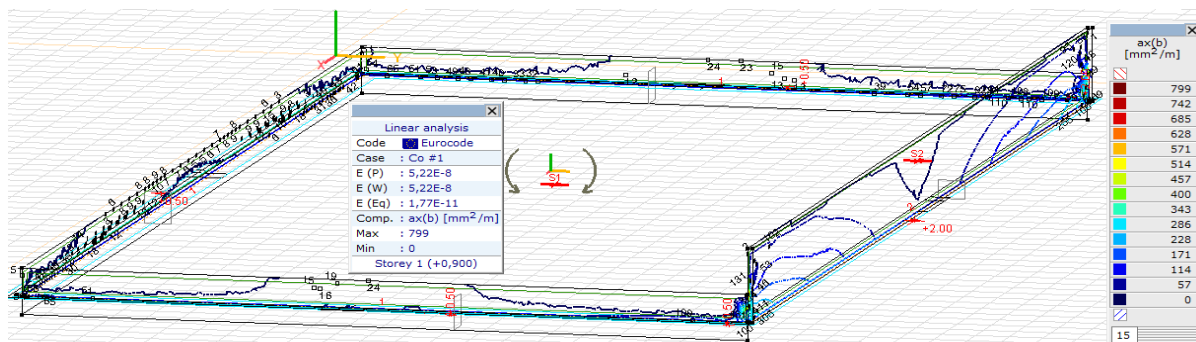


Moment v smeri Y (znotraj):

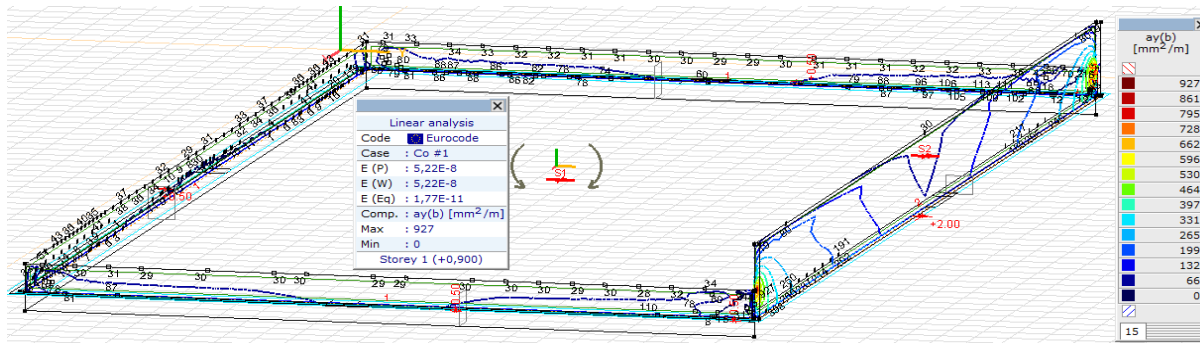


ARMATURA

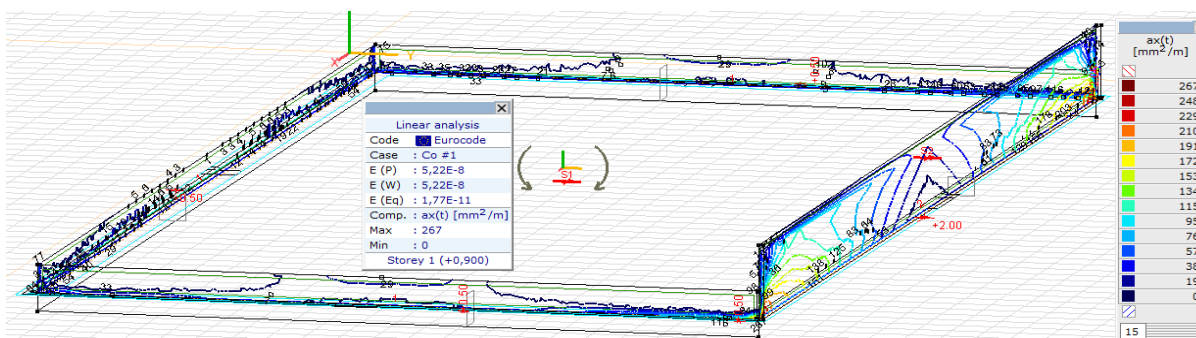
spodnja armatura smer X:



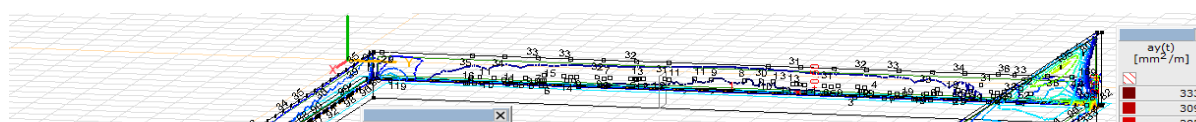
spodnja armatura smer Y:

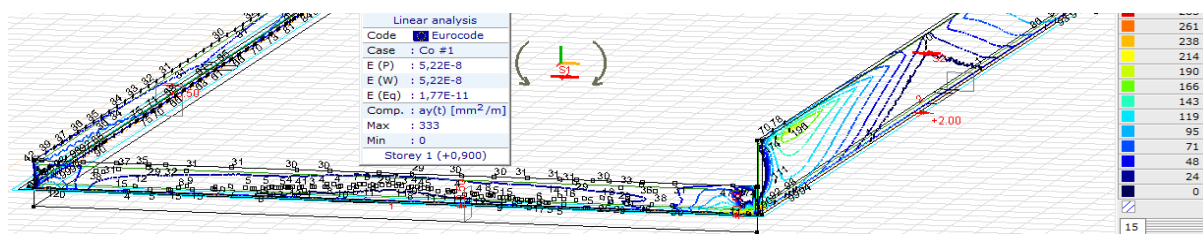


zgornja armatura smer X:



zgornja armatura smer Y:





IZBOR ARMATURE:

notranja armatura	Izberem: Q 335	+ As,dej =	3,35 cm ²	
zunanja armatura	Izberem: Q 335	- As,dej =	3,35 cm ²	cm ²
sidra iz temeljev - U-ji: ϕ 12 mm/	25 cm	Asw,dej =	4,52 cm ² /m	cm ²
vogalna stremena - U-ji: ϕ 10 mm/	15 cm	Asw,dej =	5,24 cm ² /m	cm ²

2. TEMELJI

Kontrola na dvig temeljne plošče in zidov zaradi nadtladne nadgradnje

Varnostni faktorji za preverjanje mejnega stanja OPL (vzgon ali dvig)

Vpliv			
Trajni	Neugodni	$\gamma_{G,dst.} =$	1,0
	Ugodni	$\gamma_{G,stab.} =$	0,9
Spremenljivi	Neugodni	$\gamma_{Q,dst.} =$	1,5
	Ugodni	$\gamma_{Q,stab.} =$	0,0

Teža temeljev:	b	l	d	γ_B	sila teže	faktor	
X1, Y1, Y2	B	H					
stena:	0,3	0,5		25	3,75 kN/m1		
temelj	1	0,85		25	21,25 kN/m1		
			skupaj:		25,00 kN/m1	0,9	22,50 kN/m1

X2	B	H					
stena:	0,3	2,0		25	15,00 kN/m1		
temelj	0,8	0,7		25	14,00 kN/m1		
			skupaj:		29,00 kN/m1	0,9	26,10 kN/m1

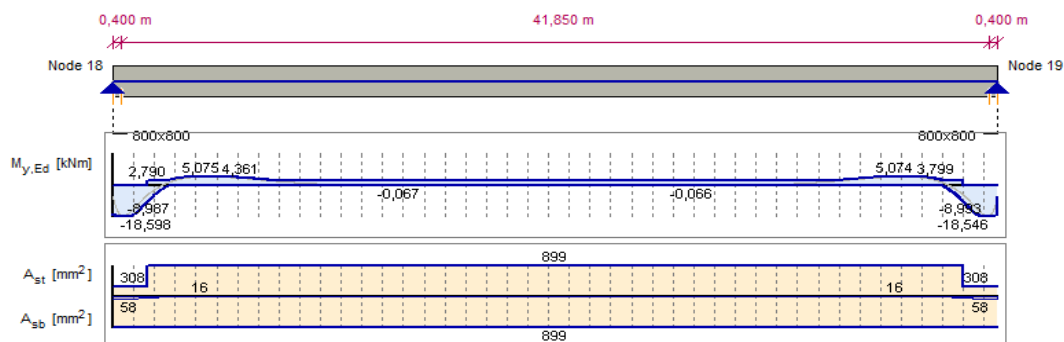
Dvižne sile zaradi nadgradnje

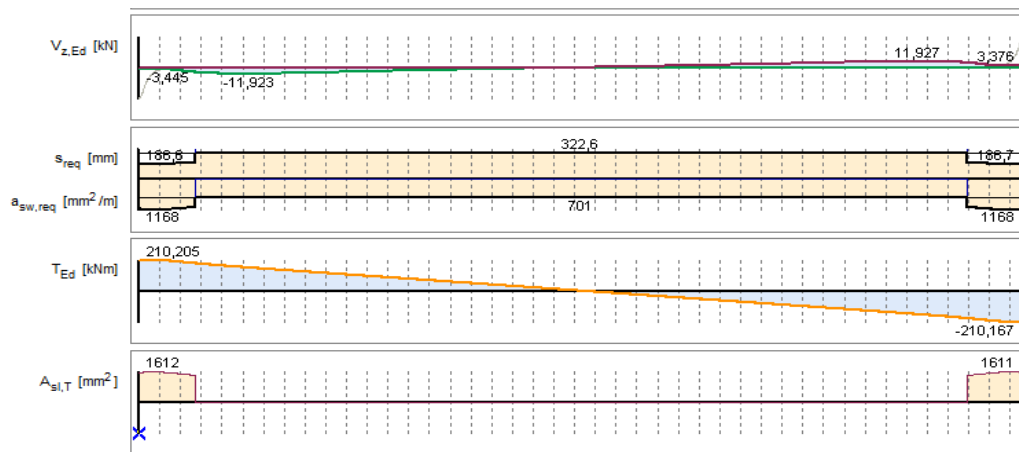
N ϕ y	sila vzgona		
14,29	14,29 kN/m1		
skupaj:	14,29 kN/m1	1,5	21,44 kN/m1

Sila vzgona je manjša od teže temeljev, zato ni nevarnosti dviga.

Izračun in dimenzioniranje opravi z rač. programom AxisVM.

Temelj Pt2

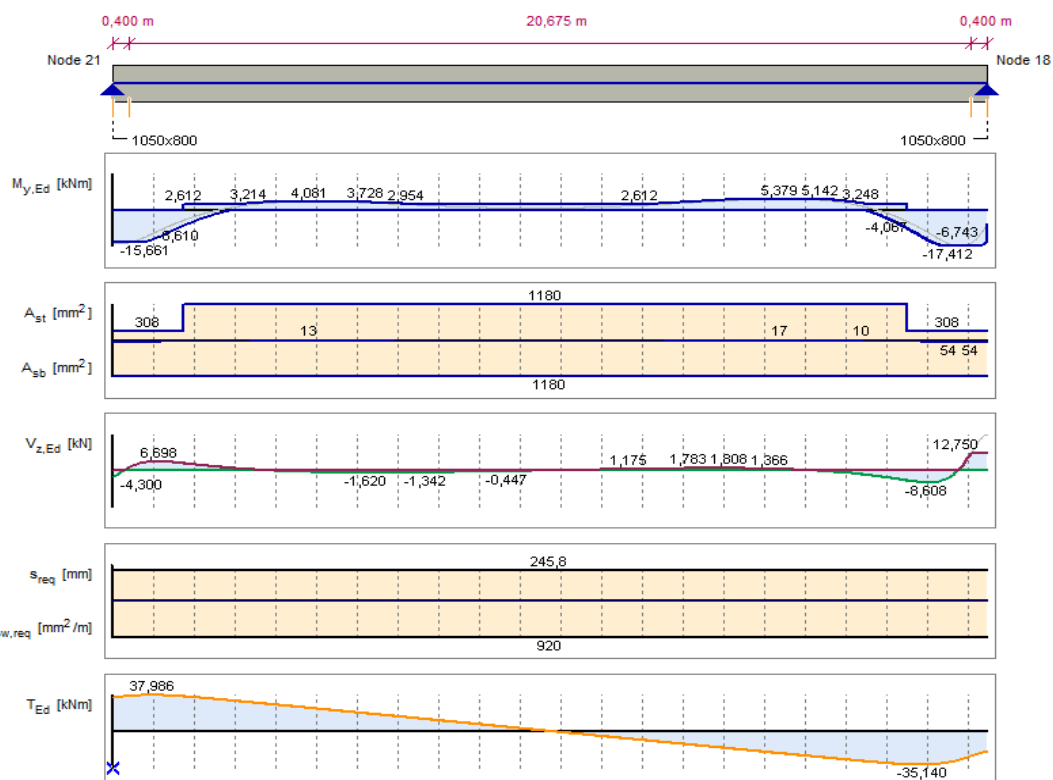




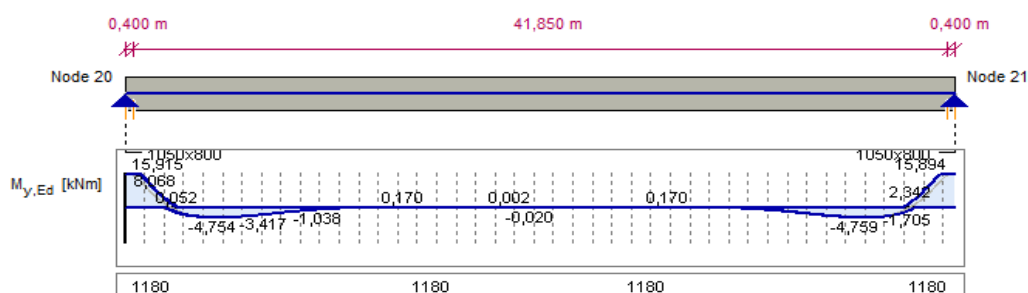
IZBOR ARMATURE:

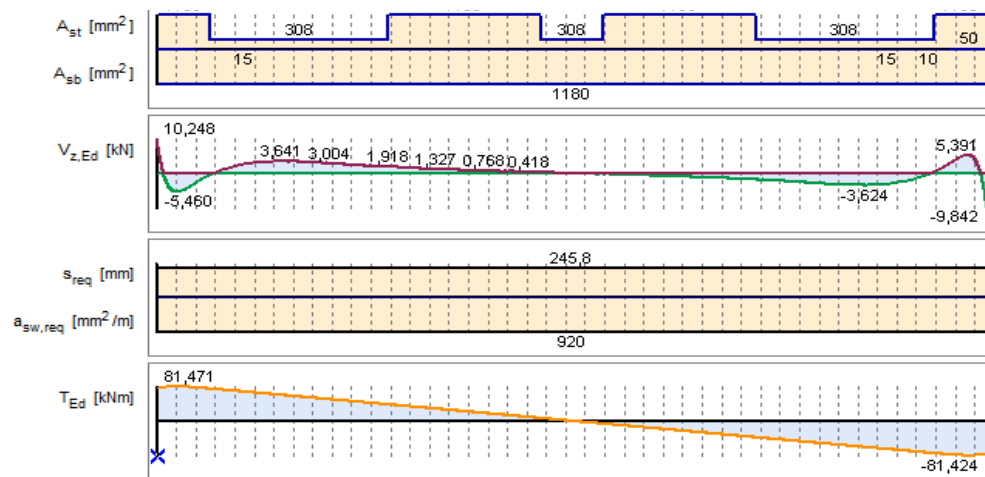
spodnja armatura	Izberem: 6 ϕ 14	+ As,dej =	9,24 cm ²
zgornja armatura	Izberem: 6 ϕ 14	+ As,dej =	9,24 cm ²
	stremena: ϕ 12 mm/ 25 cm	Asw,dej =	9,04 cm ² /m
	stremena: ϕ 12 mm/ 20 cm	Asw,dej =	11,30 cm ² /m na koncih

Temelj Pt1 - krajši



Temelj Pt1 - daljši



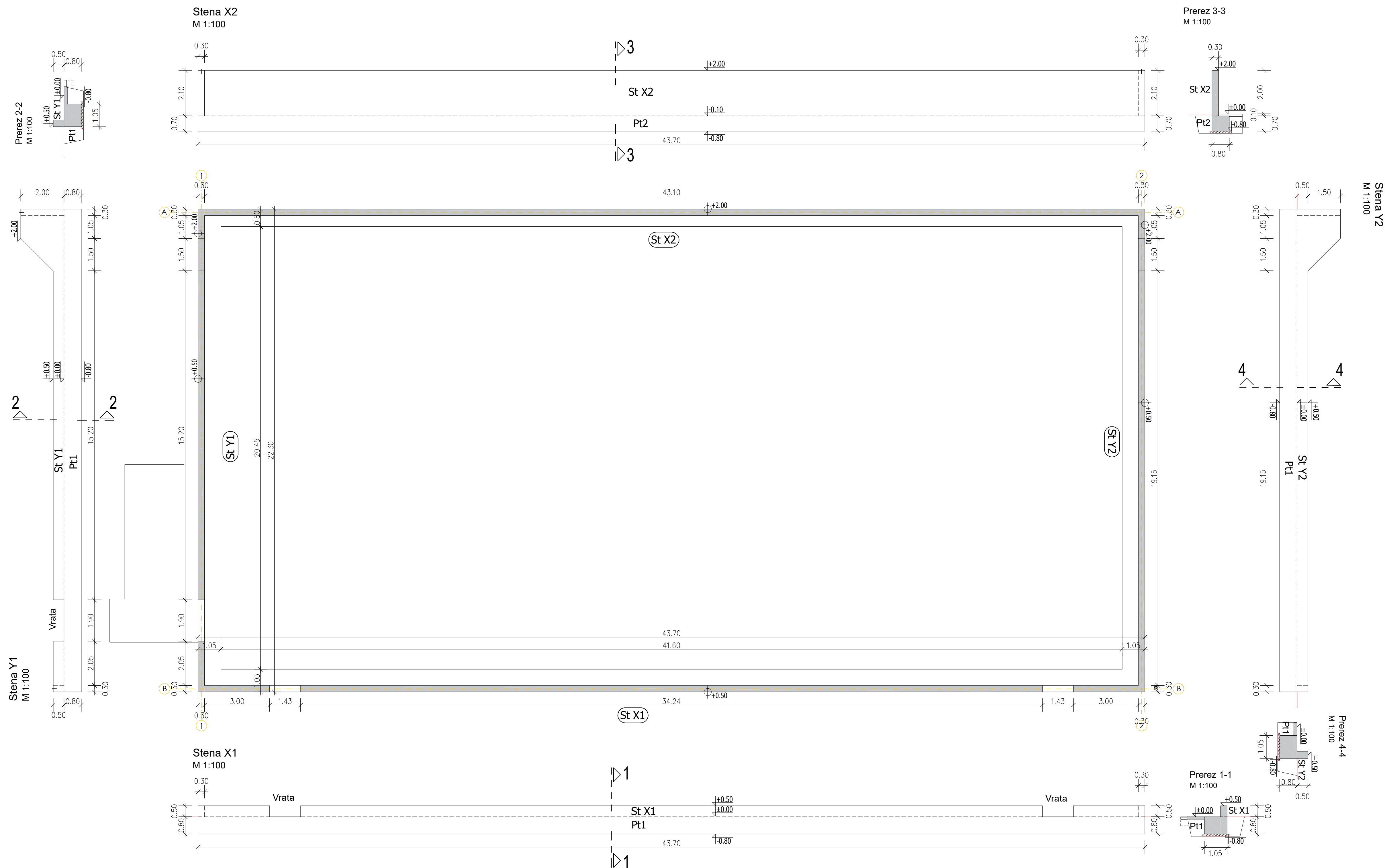


IZBOR ARMATURE:

spodnja armatura	Izberem: 8 ϕ 14	+ As,dej =	12,32 cm ²
zgornja armatura	Izberem: 8 ϕ 14	+ As,dej =	12,32 cm ²
	stremena: ϕ 12 mm/ 25 cm	Asw,dej =	9,04 cm ² /m

6. TEHNIČNI PRIKAZI

OPAŽNO ARMATURNI NAČRT OBODNIH STEN IN TEMELJEV



LEGENDA

 NEARMIRAN BETON **ARMIRAN BETON** OPEČNI ZID

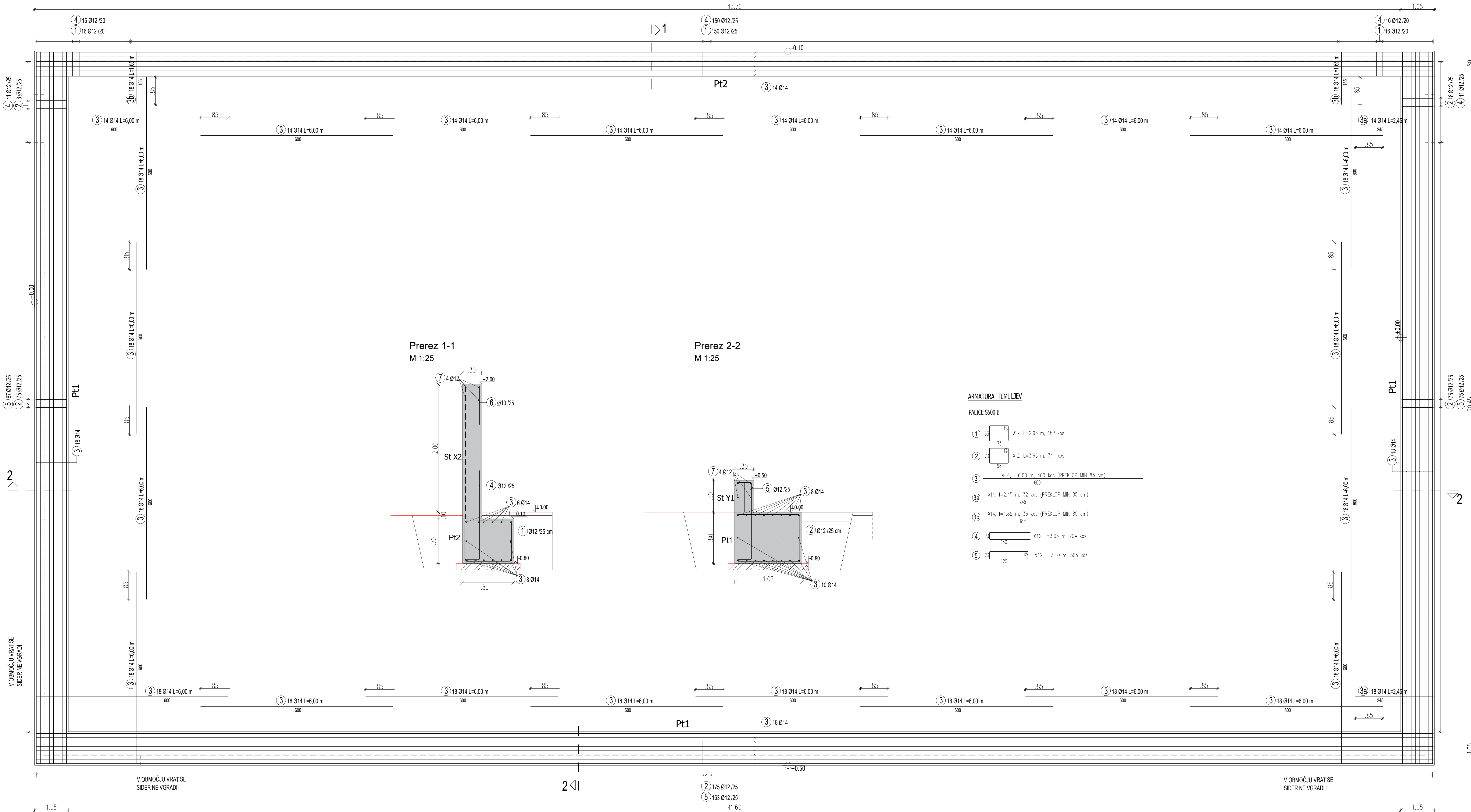
BETON TEMELJI: C30/37, XC2, ZAŠČITNI SLOJ BETONA 3,5 cm
BETON STENE: C30/37, XC4, XF1, ZAŠČITNI SLOJ BETONA 3,5 cm
ARMATURA - S500B

VSE VIDNE VOGALE POBRATI S TRIKOTNO LETVICO 2/2 cm

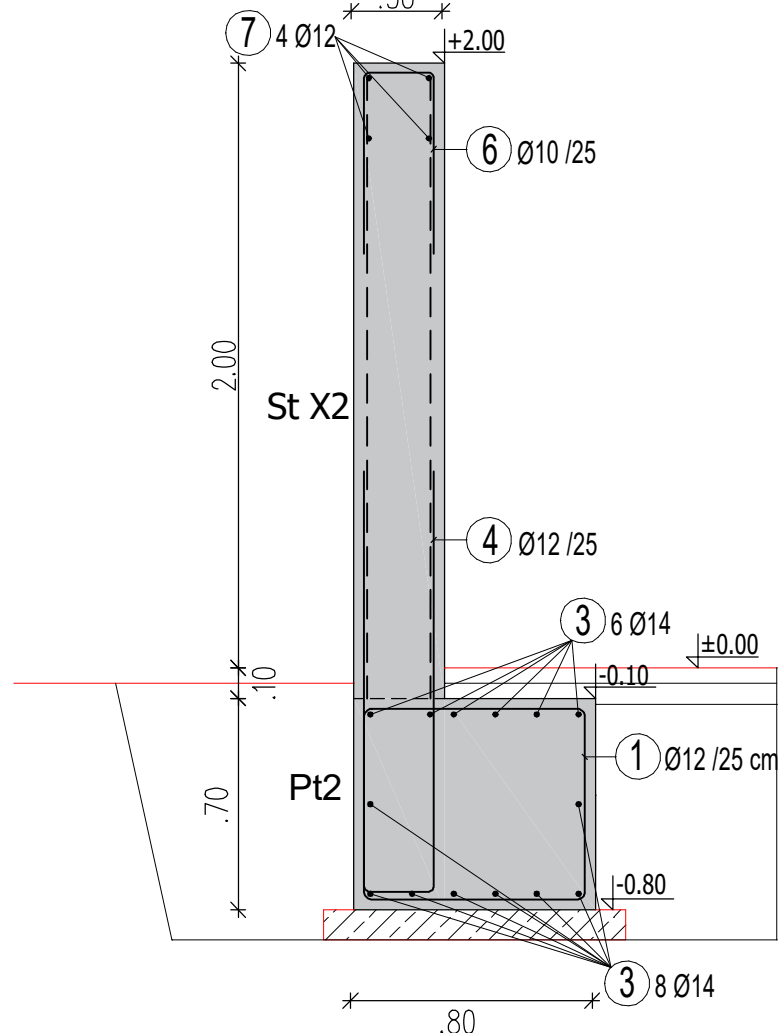
inženirske storitve BENJAMIN ŽNIDARČIČ s.p.
N: Matavun 3C, 6215 Divača M: 031 715 394 E: benjamin.znidarcic@gmail.com

Investor: OBČINA DVAČA, Kolodvorska ulica 3a, 6215 Dvača		Objekt: POKRITO IGRIŠČE V DVAČI	
Ime in priimek		Ident. št.:	
Vodja projekta: MAŠA VODOPIVEC Dot. Mag. in Arch./T		ZAPS 2054 PA	
Vodja načrta: BENJAMIN ŽNIDARČ u.d.i.g		Vrsta načrta: 2 NAČRT S PODROČJA GRADBEŠTVIA	
Sodelavec:		Številka projekta: 709-2026	
Izdalal: BENJAMIN ŽNIDARČ u.d.i.g		Vrsta projekta: PZI	
Datum izdelave: JUNI 2026		Številka načrta: 39/2026-VG	
Merilo: 1:100		Identifik. oznaka:	

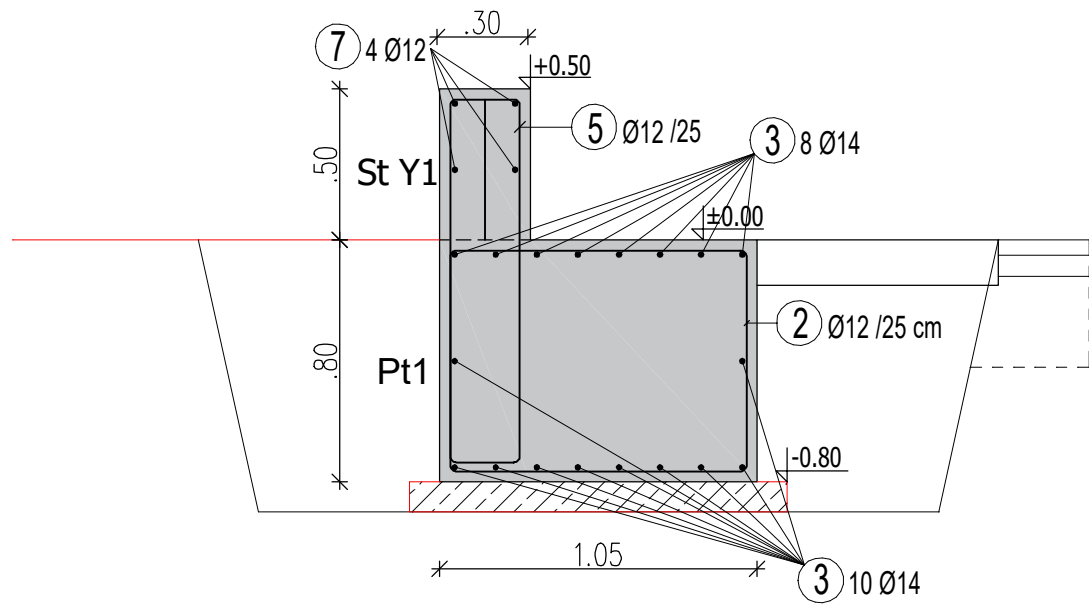
OPAŽNO ARMATURNI NAČRT TEMELJEV
M 1:50



Prerez 1-1
M 1:25



Prerez 2-2
M 1:25



ARMATURA TEMELJEV

PALICE S500 B

- ① 63 73 Ø12, L=2.96 m, 182 kos
② 73 93 Ø12, L=3.66 m, 341 kos
③ Ø14, l=6.00 m, 400 kos (PREKLOP MIN 85 cm)
③a Ø14, l=2.45 m, 32 kos (PREKLOP MIN 85 cm)
③b Ø14, l=1.85 m, 36 kos (PREKLOP MIN 85 cm)
④ 23 140 Ø12, L=3.03 m, 204 kos
⑤ 23 120 Ø12, l=3.10 m, 305 kos

LEGENDA

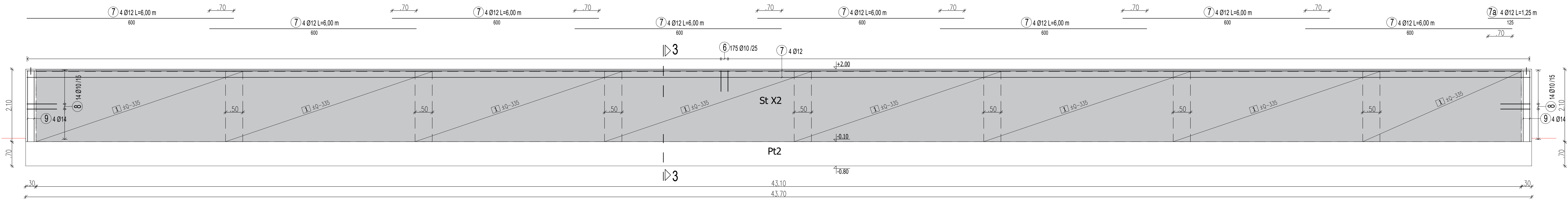
- NEARMIRAN BETON
ARMIRAN BETON
OPEČNI ZID

BETON TEMELJI: C30/37, XC2, ZAŠČITNI SLOJ BETONA 3.5 cm
BETON STENE: C30/37, XC4, XF1, ZAŠČITNI SLOJ BETONA 3.5 cm
ARMATURA - S500B

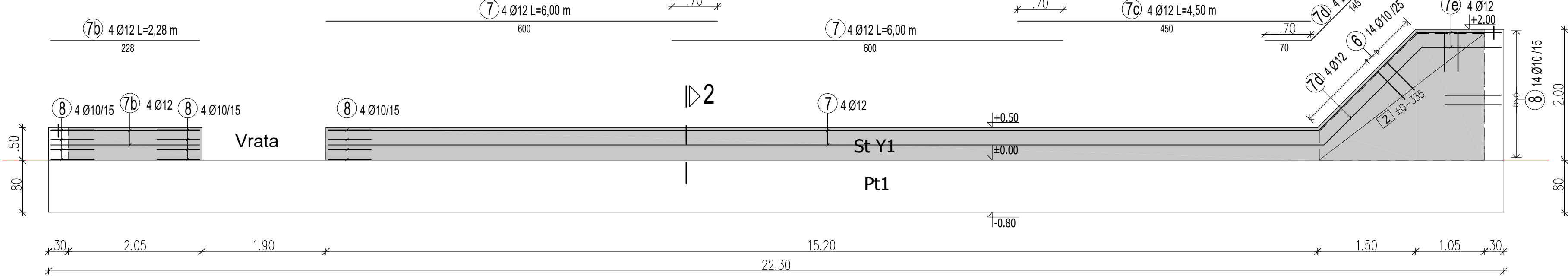
VSE VIDNE VOGALE POBRATI S TRIKOTNO LETVICO 2/2 cm

Inženirske storitve BENJAMIN ŽNIDARČIČ s.p. N. Matajur 3C, 8215 Divača M: 031 715 394 E: benjamin.znidaric@gmail.com					
Investitor: OBČINA DIVAČA, Kolodvorska ulica 3a, 8215 Divača			Objekt: POKRITO IGRISČE V DIVAČI		
Ime in priimek		Ident. št.:	Vsebinska risba: OPAŽNO ARMATURNI NAČRTI TEMELJEV		
Vodja projekta: MAŠA VODOPIVEC Dot. Mag. in Arch./IT		ZAPS 2054 PA			
Vodja načrta: BENJAMIN ŽNIDARČIČ u.d.i.g.		IZS G-2170	Vista načrta: 2 NAČRTI S PODROČJA GRADBENŠTVA		
Sodelavec:			Številka projekta:	709-2026	Vrsta projekta: PZI
Izdelal: BENJAMIN ŽNIDARČIČ u.d.i.g.		IZS G-2170	Številka načrta:	39/2026-VG	Št. risbe: T2
Datum izdelave: JUNIJ 2026		Merilo: 1:50	Identifikac. oznaka:		

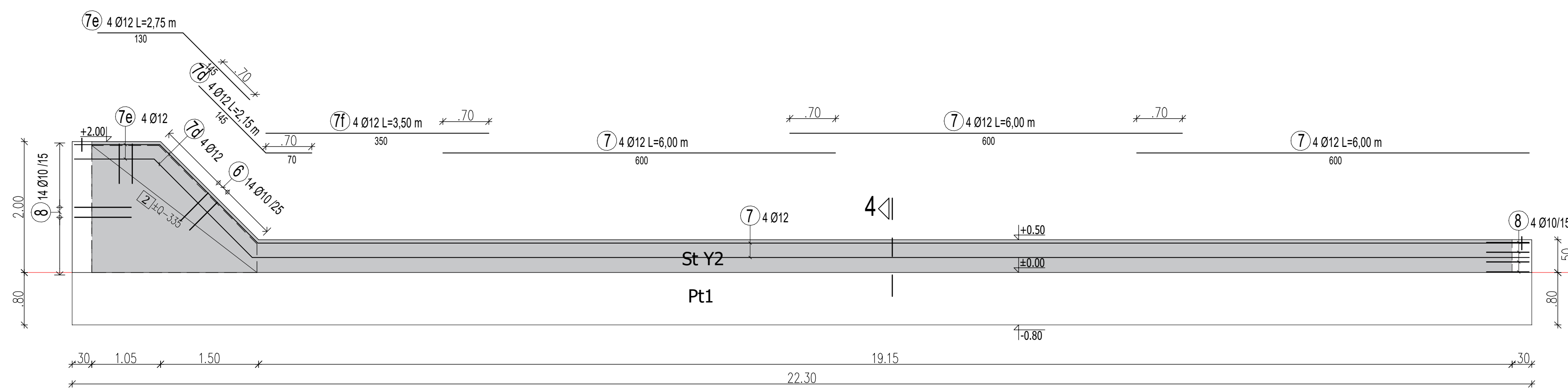
Pogled na steno X2
d = 30 cm
M 1:50



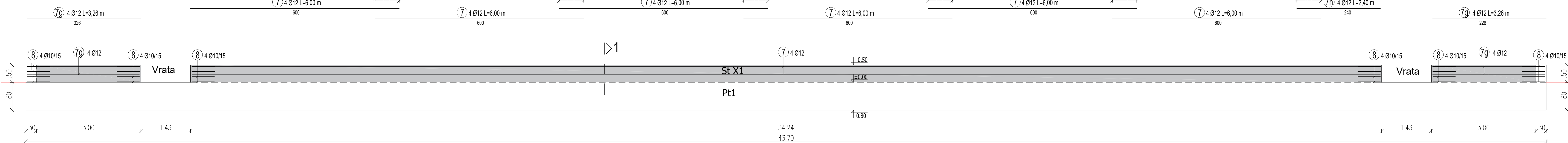
Pogled na steno Y1
d = 30 cm
M 1:50



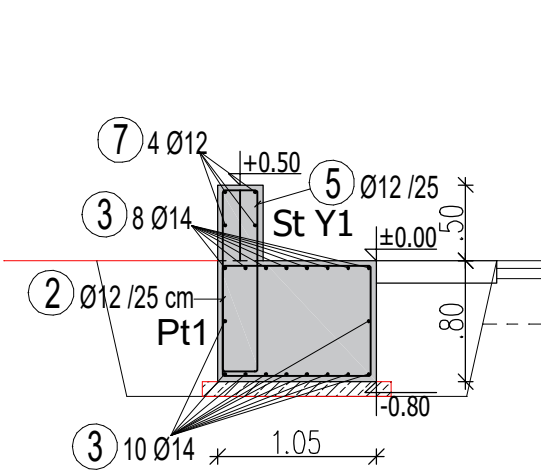
Pogled na steno Y2
d = 30 cm
M 1:50



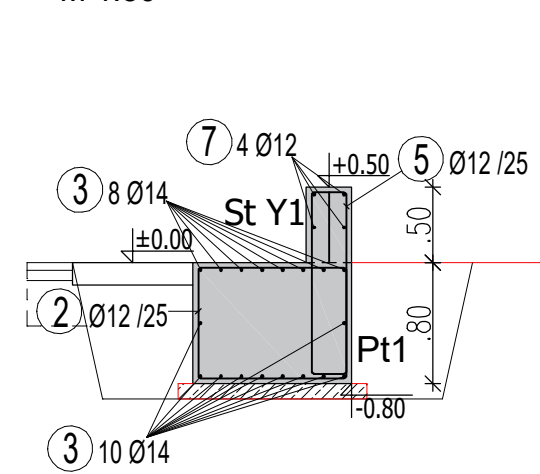
Pogled na steno X1
d = 30 cm
M 1:50



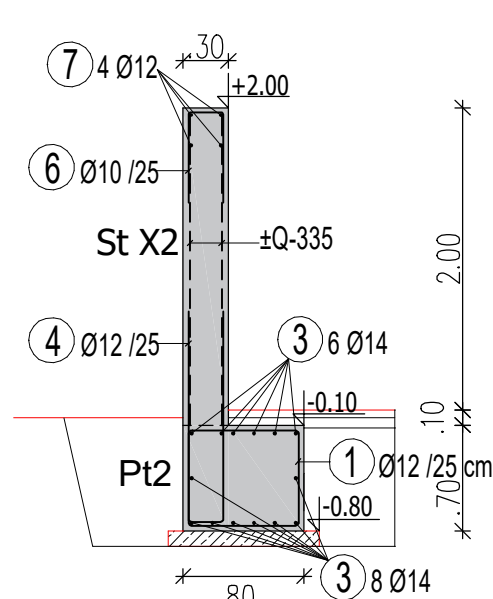
Prerez 2-2
M 1:50



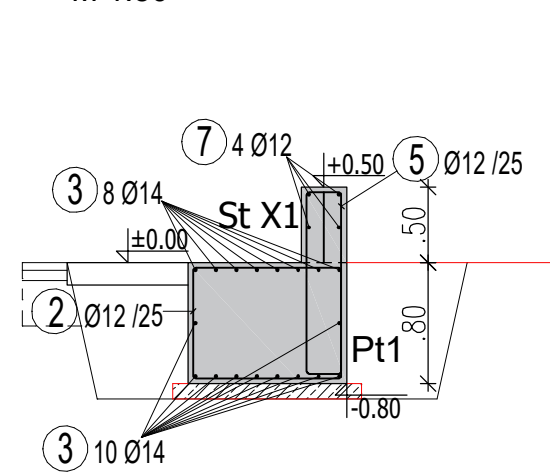
Prerez 4-4
M 1:50



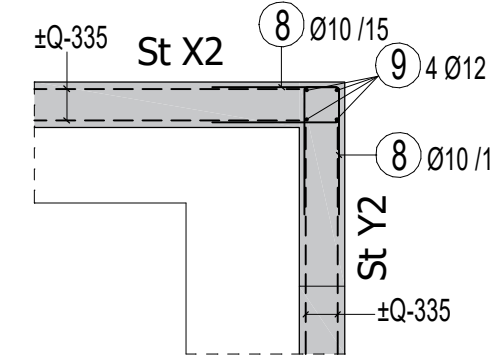
Prerez 3-3
M 1:50



Prerez 1-1
M 1:50

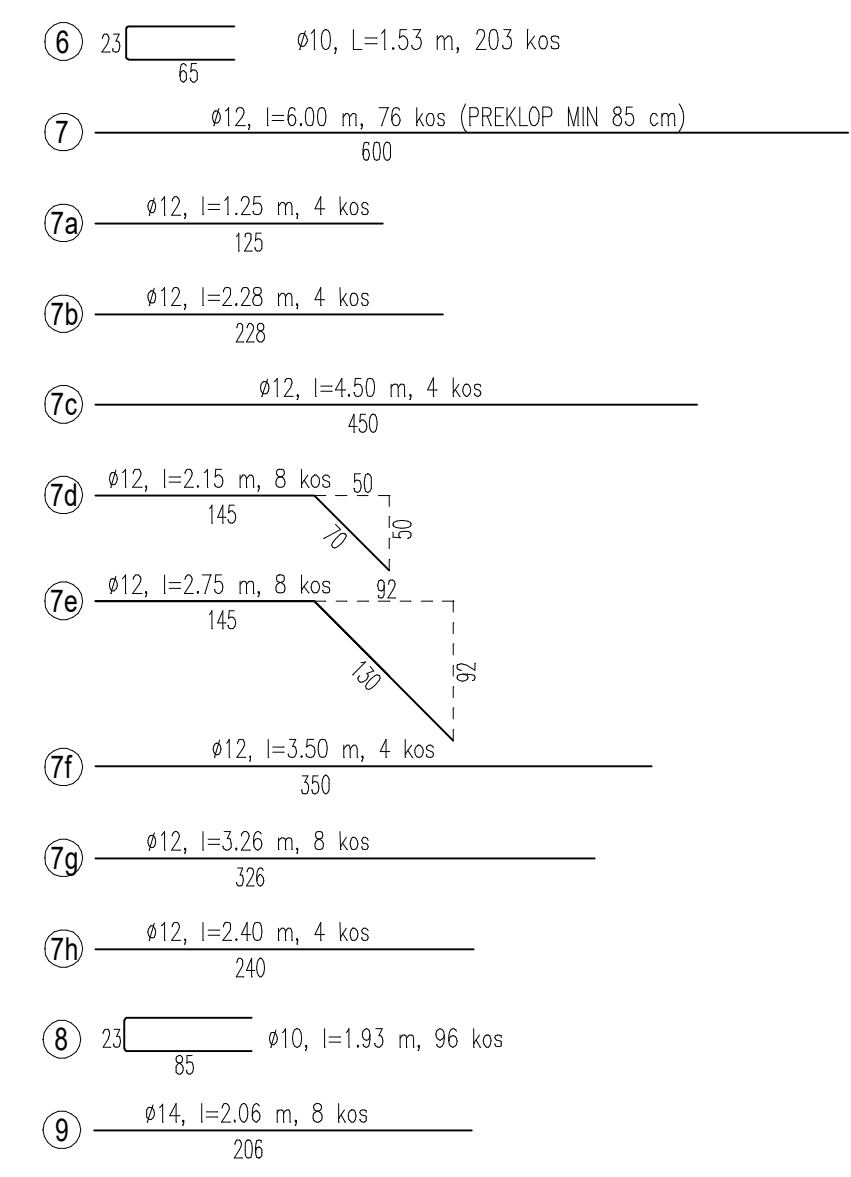


Detalji armiranja vogala sten
M 1:50

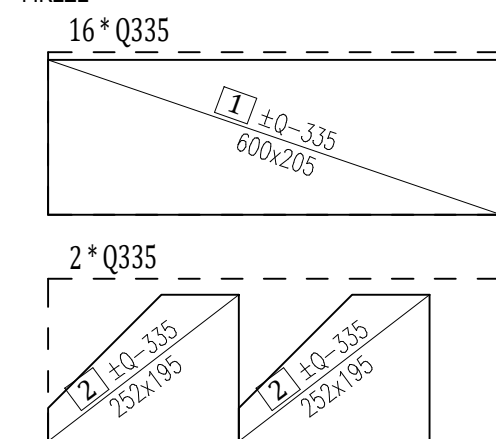


ARMATURA TEMELJEV

PALICE S500 B



MREŽE



LEGENDA	
	NEARMIRAN BETON
	ARMIRAN BETON
	OPEČNI ZID

BETON TEMELJI: C30/37, XC2, ZAŠČITNI SLOJ BETONA 3.5 cm
BETON STENE: C30/37, XC4, XF1, ZAŠČITNI SLOJ BETONA 3.5 cm
ARMATURA - S500B

VSE VIDNE VOGALE POBRATI S TRIKOTNO LETVICO 2/2 cm

Inženirske storitve BENJAMIN ŽNIDARČIČ s.p. N. Matajur 3C, 8215 Divača M: 031 715 394 E: benjamin.znidaric@gmail.com					
Investitor: OBČINA DIVAČA, Kolodvorska ulica 3a, 8215 Divača		Objekt: POKRITO IGRIŠČE V DIVAČI			
Ime in priimek		Ident. št.:	Vsebinska risba: OPAŽNO ARMATURNI NAČRT OBOJNIH STEN		
Vodja projekta: MAŠA VODOPIVEC Dot. Mag. in Arch. IT		ZAPS 2054 PA	Vista načrta: 2 NAČRT S PODROČJA GRADENŠTVA		
Sodelavec: BENJAMIN ŽNIDARČIČ u.d.l.g.		IZS G-2170	Številka projekta: 709-2026		
Izdelal: BENJAMIN ŽNIDARČIČ u.d.l.g.		IZS G-2170	Številka načrta: 39/2026-VG		Vrsta projekta: PZI
Datum izdelave: JUNIJ 2026		Merilo: 1:50	Identifikac. oznaka:		T3

objekt: POKRITO IGRIŠČE V DIVAČI

št. načrta: 39/2026-VG

A. SEZNAM PALIČNEGA BETONKEGA JEKLA S500 B

poz.	fi	l	kos	fi 6	fi 8	fi 10	fi 12	fi 14	fi 16	fi 18	fi 20	fi 22	fi 25
I	TEMELJI												
1	12	2,96	182				538,7						
2	12	3,66	341				1.248,1						
3	14	6,00	400					2.400,0					
3a	14	2,45	32					78,4					
3b	14	1,85	36					66,6					
4	12	3,03	204				618,1						
5	12	3,10	305				945,5						
II	STENE												
6	10	1,53	203			310,6							
7	12	6,00	76				456,0						
7a	12	1,25	4				5,0						
7b	12	2,28	4				9,1						
7c	12	4,50	4				18,0						
7d	12	2,15	8				17,2						
7e	12	2,75	8				22,0						
7f	12	3,50	4				14,0						
7g	12	3,26	8				26,1						
7h	12	2,40	4				9,6						
8	10	1,93	96			185,3							
9	12	2,06	8				16,5						
DOLŽINA PO FI				0,0	0,0	495,9	3.943,9	2.545,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0
TEŽA FI/DOL. ENOTO kg/m				0,410	0,410	0,639	0,922	1,253	1,638	2,073	2,559	3,096	3,999
TEŽA PO FI				0,0	0,0	316,9	3.636,3	3.188,9	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0
TEŽA DO IN NAD FI 12						3.953,1				3.188,9			
TEŽA SKUPAJ						7.142,0							

B. SEZNAM BETONSKEGA JEKLA - MREŽE S500 B

poz.	tip	n	t	T
I.	STENE			
1.	Q-335	16	70,30	1.124,80
2.	Q-335	2	70,30	140,60
TEŽA SKUPAJ			kg	1.265,40