PRORAČUN TEMELJNE STOPE	POZ.	TS2	stup S1-B

1. Geometrijske karakteristike

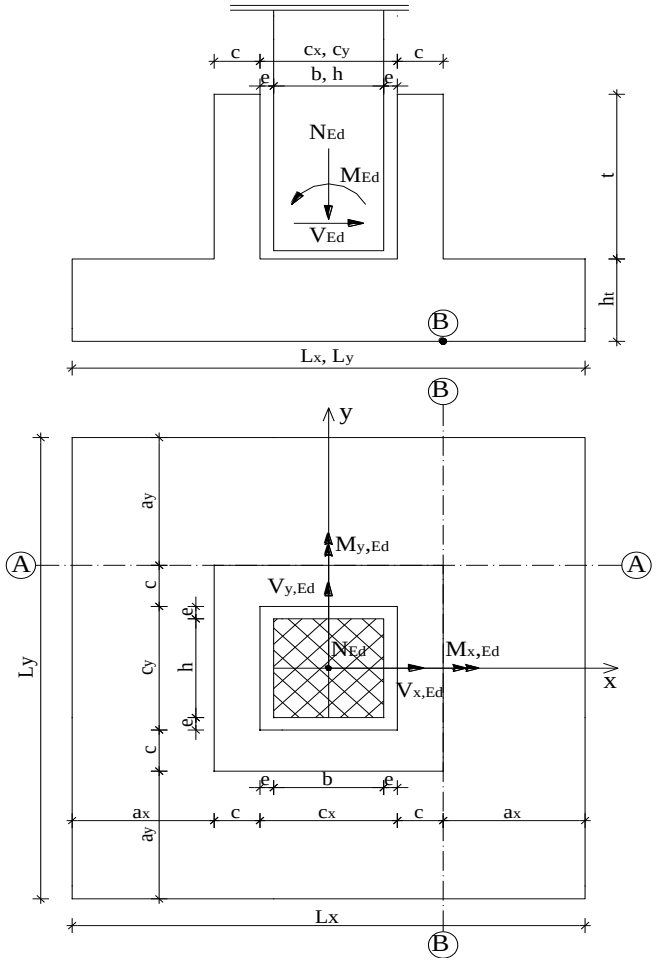
L_x=	**260,0**	cm
L_y=	**260,0**	cm
b=	**50,0**	cm
h=	**50,0**	cm
t=	**100,0**	cm
h_t=	**50,0**	cm
c=	**25,0**	cm
e=	**7,5**	cm

c_x=	65,0	cm
c_y=	65,0	cm
a_x=	72,5	cm
a_y=	72,5	cm

A_t=	6,760	m^2
W_x=	2,929	m^3
W_y=	2,929	m^3
I_x=	3,808	m^4
I_y=	3,808	m^4

d_1=	**5,0**	cm
d=	45,0	cm

d_1 - udaljenost od dna temelja do težišta armature
d - statička visina



2. Gradivo

Beton:

Klasa:	**C 25/30**	
f_{ck} =	25,00	MPa
f_{cd} =	16,67	MPa
τ_{Rd} =	0,30	MPa

Armatura:

Tip:	**B 500B**	
f_{yk} =	500,00	MPa
f_{yd} =	434,78	MPa

Koficijenti sigurnosti - materijala:

γ_c =	1,50
γ_s =	1,15

3. Opterećenje

KO1 - Rijetka kombinacija: 1,0·(g + Δg) + 1,0·(q)

KO2 - Uobičajena (stalna) konbinacija: 1,35·(g + Δg) + 1,5·(q)

KO3 - Seizmička kombinacija: 1,0·(g + Δg) + $\psi_{2,1}$·(q) + A_d

NAPOMENA:

- Kombinacije KO1 i KO3 koriste se za kontrolu naprezanja ispod temeljne stope;
- Kombinacije KO2 i KO3 koriste se za dimenzioniranje temeljne stope.

Kombinacija opterećenja:	N_{Ed} (kN)	$M_{x,Ed}$ (kNm)	$M_{y,Ed}$ (kNm)	$V_{x,Ed}$ (kN)	$V_{y,Ed}$ (kN)	$M_{x,Eds}$ (kNm)	$M_{y,Eds}$ (kNm)	N_{Eds} (kN)
KO1	218,0	0,0	0,0	0,0	20,0	30,0	0,0	433,8
KO2	288,0	23,0	53,0	43,0	4,0	29,0	117,5	579,3
KO3	170,0	165,0	301,0	52,0	28,0	207,0	379,0	385,8

N_t=	107,0	kN	vlastita težina temelja i čašice
γ_z=	20,00	kN/m^3	zapremina zemlje
N_z=	108,8	kN	težina zemlje iznad temeljne stope

$$N_{Eds} = N_{Ed} + N_t + N_z$$

$$M_{x,Eds} = M_{x,Ed} + V_{y,Ed} \cdot (t + h_t)$$

$$M_{y,Eds} = M_{y,Ed} + V_{x,Ed} \cdot (t + h_t)$$

4. Kontrola naprezanja ispod temeljne stope

$$e_x = \frac{M_{x,Eds}}{N_{Eds}} \qquad \sigma_{x,max} = \frac{N_{Eds}}{A_t} + \frac{M_{x,Eds}}{W_x} \qquad \sigma_{y,max} = \frac{N_{Eds}}{A_t} + \frac{M_{y,Eds}}{W_y} \qquad \sigma_A = \frac{N_{Eds}}{A_t} + \frac{M_{x,Eds}}{I_x} \cdot \left(\frac{c_y}{2} + c\right)$$

$$e_y = \frac{M_{y,Eds}}{N_{Eds}} \qquad \sigma_{x,min} = \frac{N_{Eds}}{A_t} - \frac{M_{x,Eds}}{W_x} \qquad \sigma_{y,min} = \frac{N_{Eds}}{A_t} - \frac{M_{y,Eds}}{W_y} \qquad \sigma_B = \frac{N_{Eds}}{A_t} + \frac{M_{y,Eds}}{I_y} \cdot \left(\frac{c_x}{2} + c\right)$$

$$L_x' = \frac{L_x}{2} - e_y \qquad \sigma_{x,Red} = \frac{2 \cdot N_{Eds}}{3 \cdot (L_y' \cdot L_x)}$$

$$L_y' = \frac{L_y}{2} - e_x \qquad \sigma_{y,Red} = \frac{2 \cdot N_{Eds}}{3 \cdot (L_x' \cdot L_y)}$$

Ako je e > L/6 potrebna je redukcija temeljne stope

Kombinacija opterećenja:	e_x (cm)	$L_x/6$ (cm)	e_y (cm)	$L_y/6$ (cm)	L_x' (cm)	L_y' (cm)
KO1	6,9	43,3	0,0	43,3		
KO3	53,7	43,3	98,3	43,3	31,7	76,3

Kombinacija opterećenja:	$\sigma_{x,max}$ (kN/m^2)	$\sigma_{x,min}$ (kN/m^2)	σ_A (kN/m^2)	$\sigma_{y,max}$ (kN/m^2)	$\sigma_{y,min}$ (kN/m^2)	σ_B (kN/m^2)	$\sigma_{x,Red}$ (kN/m^2)	$\sigma_{y,Red}$ (kN/m^2)
KO1	74,4	53,9	68,7	64,2	64,2	64,2		
KO3	127,7	-13,6	88,3	186,4	-72,3	114,3	129,6	311,5

Dozvoljeno naprezanje tla ispod temeljne stope: σ_{doz}= **319,0** kN/m^2

Maksimalno proračunsko naprezanje tla ispod temeljne stope: σ_{max}= **311,5** kN/m^2

σ_{doz}= **319,0** kN/m^2 **>** σ_{max}= **311,5** kN/m^2 **Zadovoljava!**

5. Dimenzioniranje temeljne stope na savijanje

Kombinacija opterećenja:	$\sigma_{x,max}$ (kN/m^2)	$\sigma_{x,min}$ (kN/m^2)	σ_A (kN/m^2)	$\sigma_{y,max}$ (kN/m^2)	$\sigma_{y,min}$ (kN/m^2)	σ_B (kN/m^2)	$\sigma_{x,Red}$ (kN/m^2)	$\sigma_{y,Red}$ (kN/m^2)
KO2	95,6	75,8	90,1	125,8	45,6	103,4		
KO3	127,7	-13,6	88,3	186,4	-72,3	114,3	129,6	311,5

	SMJER Y (presjek A-A)				**SMJER X (presjek B-B)**			
Kombinacija opterećenja:	$M_{A,Ed}$ (kNm/m)	$\mu_{A,Rd}$	ζ	A_{s1y} (cm^2/m)	$M_{B,Ed}$ (kNm/m)	$\mu_{B,Rd}$	ζ	A_{s1x} (cm^2/m)
KO2	24,6	0,003	0,990	**1,27**	31,1	0,004	0,987	**1,61**
KO3	34,1	0,004	0,987	**1,76**	81,9	0,009	0,981	**4,27**

$$M_{A,Ed} = a_y^2 \cdot (2 \cdot \sigma_{x,max} + \sigma_A) \cdot \frac{L_x}{6} \qquad \mu_{Rd} = \frac{M_{Ed}}{b \cdot d^2 \cdot f_{cd}}$$

$$M_{B,Ed} = a_x^2 \cdot (2 \cdot \sigma_{y,max} + \sigma_B) \cdot \frac{L_y}{6} \qquad A_{s1} = \frac{M_{Ed}}{\zeta \cdot d \cdot f_{yd}}$$

Minimalna armatura u temeljnoj stopi: $A_{s1,min}$=0,0006·b·h= **3,00** cm^2/m

Potrebna armatura smjer x (presjek B-B): $A_{s1x,pot}$= **4,27** cm^2/m

Odabrano: **1 x R-385** + **Ø 5** / **25** cm

$A_{s1x,odab.}$ = **4,64** cm^2/m

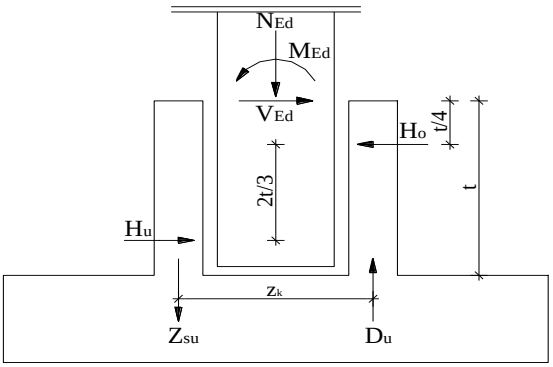
Potrebna armatura smjer y (presjek A-A): $A_{s1y,pot}$= **1,76** cm^2/m

Odabrano: **1 x R-385** + **Ø 5** / **25** cm

$A_{s1y,odab}$ = **4,64** cm^2/m

6. Dimenzioniranje temeljne čašice

$z_{x,k}$ =	90,0	cm
$z_{y,k}$ =	90,0	cm
t =	100,0	cm



Armatura čašice u smjeru osi x:

$M_{y,Ed}$ =	301,0	kNm
$V_{x,Ed}$ =	52,0	kN

$H_0 = 3M_{y,Ed}/(2t)+5V_{x,Ed}/4$ = 516,5 kN

$A_s^g = H_0/f_{yd}$ =	11,9	cm^2
5	Ø 10	
m=	4	
$A^g_{s,\,odabrano}$ =	15,7	cm^2

$H_u = 3M_{y,Ed}/(2t)+V_{x,Ed}/4$ = 464,5 kN

$A_s^d = H_u/f_{yd}$ =	10,7	cm^2
5	Ø 10	
m=	4	
$A^d_{s,\,odabrano}$ =	15,7	cm^2

$Z_{su} = H_0 t/z_k$ = 573,9 kN

$A_s^v = Z_{su}/f_{yd}$ =	13,2	cm^2
Odabrano: 8	Ø 12	
m=	2	
$A^v_{s,\,odabrano}$ =	18,1	cm^2

Armatura čašice u smjeru osi y:

$M_{x,Ed}$ =	165,0	kNm
$V_{y,Ed}$ =	28,0	kN

$H_0 = 3M_{y,Ed}/(2t)+5V_{x,Ed}/4$ = 282,5 kN

$A_s^g = H_0/f_{yd}$ =	6,5	cm^2
5	Ø 10	
m=	4	
$A^g_{s,\,odabrano}$ =	15,7	cm^2

$H_u = 3M_{y,Ed}/(2t)+V_{x,Ed}/4$ = 254,5 kN

$A_s^d = H_u/f_{yd}$ =	5,9	cm^2
5	Ø 10	
m=	4	
$A^d_{s,\,odabrano}$ =	15,7	cm^2

$Z_{su} = H_0 t/z_k$ = 313,9 kN

$A_s^v = Z_{su}/f_{yd}$ =	7,2	cm^2
Odabrano: 8	Ø 12	
m=	2	
$A^v_{s,\,odabrano}$ =	18,1	cm^2

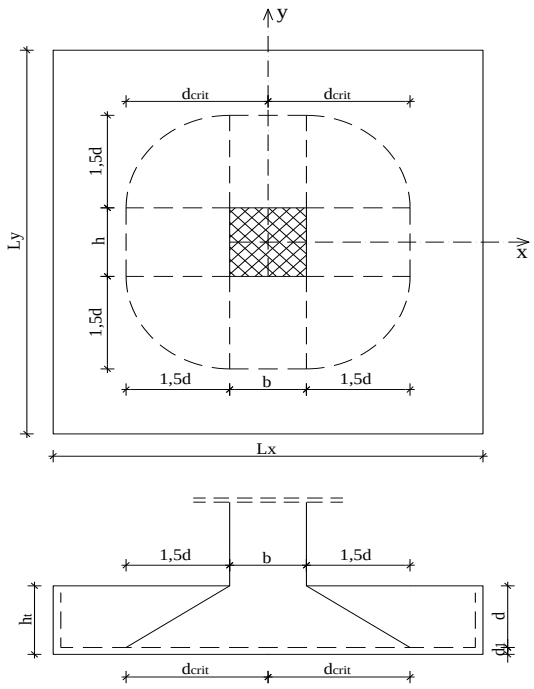
7. Dimenzioniranje temeljne stope na proboj

$d_{crit,\,x}$ =b/2 + 1,5d=	92,5	cm
$d_{crit,\,y}$ =h/2 + 1,5d=	92,5	cm
u_{crit} =2(b+h)+2(1,5·d)·π =	624,1	cm
A_{crit} =b·h+2(b+h)1,5·d+(1,5·d)^2·π=	30313,9	cm^2

Koeficijent armiranja ploče u x smjeru:	ρ_x =	0,00103
Koeficijent armiranja ploče u y smjeru:	ρ_y =	0,00103
	ρ_1 =√(r_x·r_y) =	0,00103

Uzdužna sila u stupu:	N_{Ed} =	**288,0**	kN
	σ_{Ed} =	**32,2**	kN/m^2
	β_p=	**1,15**	

Reducirana uzdužna sila:	$V_{Ed} = N_{Ed} - (\sigma_{Ed} \cdot A_{crit})$ =	190,2	kN
	$\nu_{Ed} = (V_{Ed}/u_{crit})\cdot\beta_p$ =	**0,35**	kN/cm
	k =1,6-d=	1,15	
$\nu_{Rd1} = \tau_{Rd} \cdot k\,(1,2+40\cdot\rho_1)\cdot d$ =		**1,93**	kN/cm



ν_{Ed} = **0,35** kN/cm < ν_{Rd1} = **1,93** kN/cm

Nije potrebna poprečna armatura za osiguranje od proboja ploče!

$\nu_{Rd2} = 1,6\cdot\nu_{Rd1}$ = **3,08** kN/cm

ν_{Ed} = **0,35** kN/cm < ν_{Rd2} = **3,08** kN/cm

Zadovoljava!