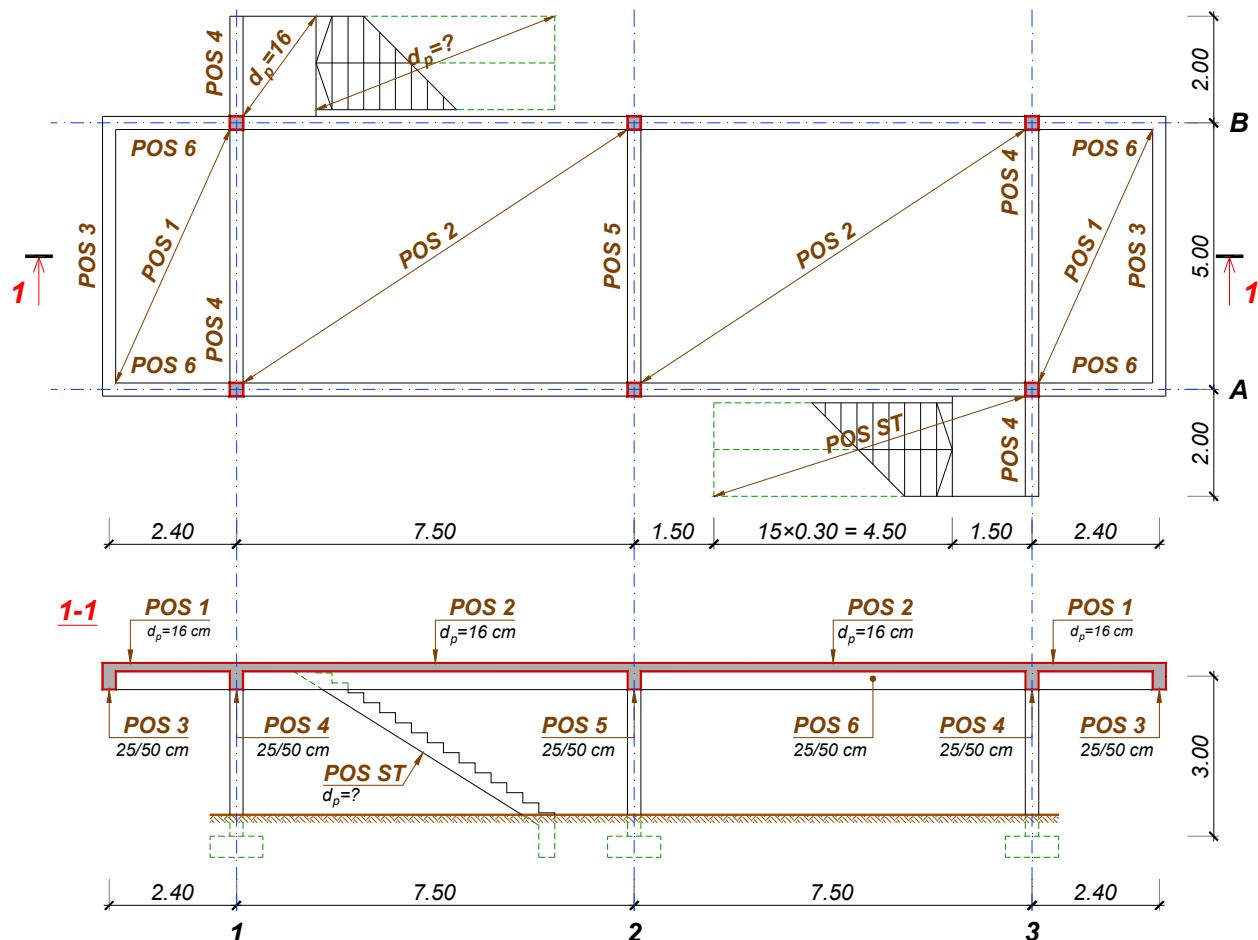


grupa A

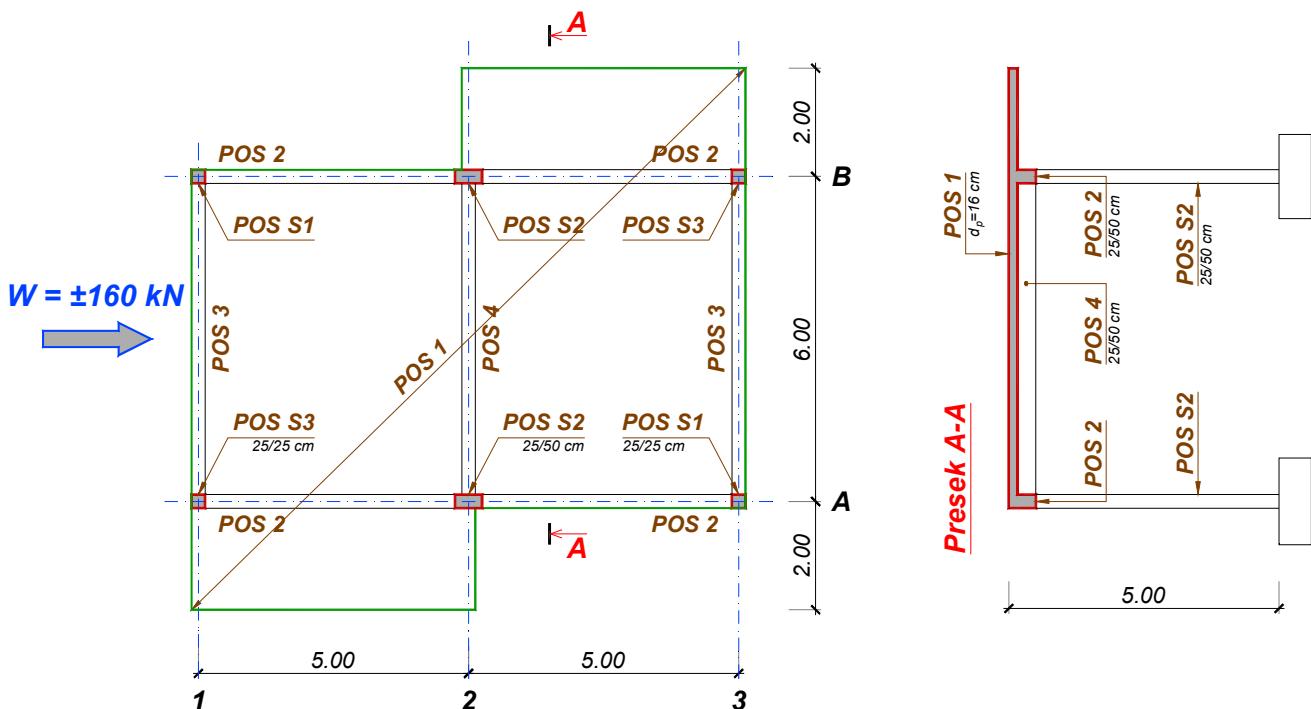


Za konstrukciju prikazanu na skici potrebno je:

1. Sračunati staticke uticaje i dimenzionisati u karakterističnim presecima ploče **POS 1**, **POS 2** ($d_p = 16 \text{ cm}$). Pored sopstvene težine, opterećene su i jednako raspodeljenim povremenim opterećenjem $p = 10 \text{ kN/m}^2$, koje deluje po čitavoj površini ploče.
 2. Sračunati staticke uticaje i dimenzionisati u karakterističnim presecima kolenastu ploču **POS ST** ($d_p = 16 \text{ cm}$ na podestu, $d_p = ?$ na kosom delu). Stepenici su dimenzija $18.75/30 \text{ cm}$, bez obloge. Povremeno opterećenje na stepeništu je $p = 5 \text{ kN/m}^2$. Skicirati plan armature stepeništa u podužnom preseku.
 3. Izvršiti analizu opterećenja, sračunati staticke uticaje i dimenzionisati grede **POS 4** i **POS 6**. Sve grede su dimenzija $25/50 \text{ cm}$.
 4. Skicirati plan armature grede **POS 4** u približnoj razmeri (podužni presek, karakteristični poprečni preseci).
 5. Dimenzionisati stub u preseku osa **B** i **1**. Ukoliko je potrebno, uzeti u obzir izvijanje. Za dužinu izvijanja u oba pravca usvojiti sistemnu dužinu štapa. Svi stubovi su dimenzija $25/25 \text{ cm}$.

Kvalitet materijala: MB 30 , RA400/500

Usmeni deo ispita: ponedeljak, 06.07.2015., sa početkom u 9.00 sati, sala 110.

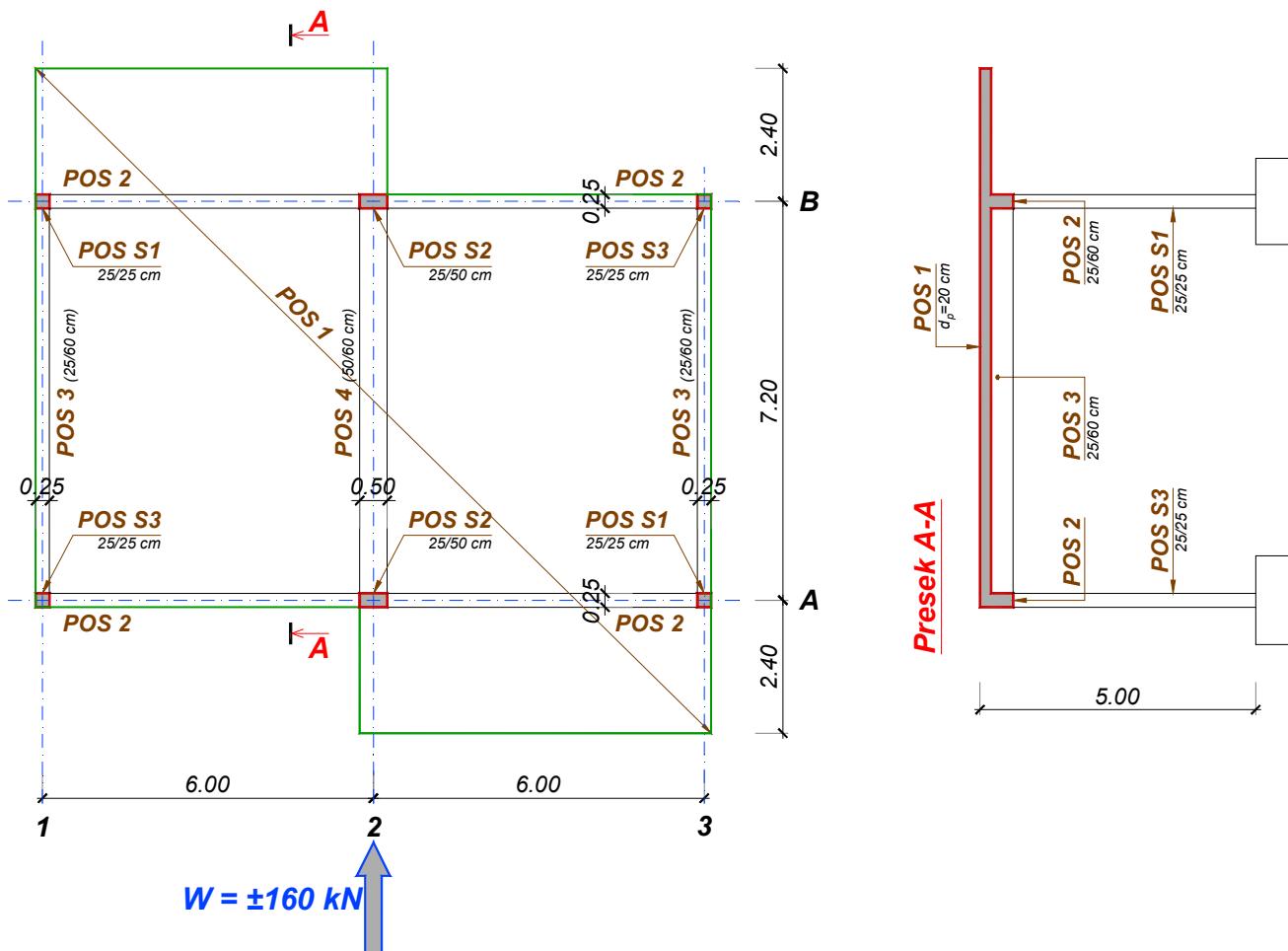


Konstrukcija prikazana na skici je, pored sopstvene težine elemenata, opterećena i jednako raspodeljenim povremenim opterećenjem $p = 8 \text{ kN/m}^2$, koje može delovati u proizvolnjem položaju na ploči. Na poprečnu fasadu deluje i vетар, čije se dejstvo može predstaviti UKUPNOM horizontalnom silom $W = \pm 160 \text{ kN}$. Ova sila deluje u nivou tavanice, koja se može smatrati krutom ravni. Potrebno je:

1. Dimenzionisati u karakterističnim presecima ploču **POS 1** ($d_p = 16 \text{ cm}$). Usvojeni raspored armature prikazati u osnovi, posebno za gornju i donju zonu.
2. Izvršiti analizu opterećenja, sračunati statičke uticaje i dimenzionisati grede **POS 2** i **POS 4** u karakterističnim presecima prema M i T . Sve grede su dimenzija 25/50 cm.
3. Skicirati plan armature grede **POS 2** u približnoj razmeri (poduzni presek, karakteristični poprečni preseci).
4. Dimenzionisati stub **POS S2** (25/50 cm) za dejstvo veta i merodavnog gravitacionog opterećenja. Ukoliko je potrebno, uzeti u obzir izvijanje.

Kvalitet materijala: **MB 30 , RA400/500**

Usmeni ispit: Kandidati koji su pismeni deo ispita položili u junskom roku, usmeni deo ispita će polagati u **sredu, 02.09.2015.** sa početkom u **8.30 sati**, sala **112**. Za ostale kandidate usmeni deo ispita će se održati u **četvrtak, 03.09. ili petak, 04.09.**, sa početkom od **9.00 sati**, sala **111**.

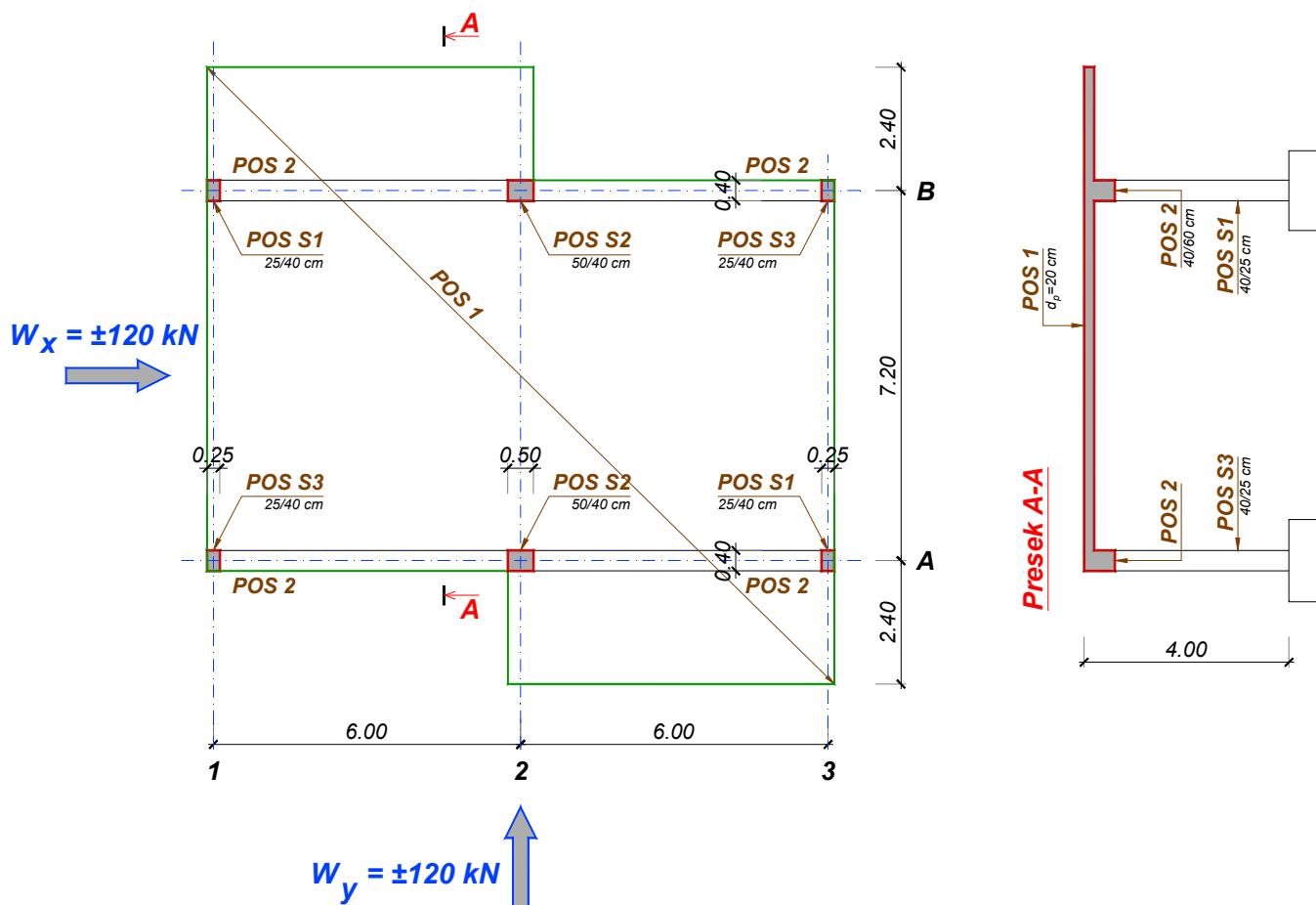


Konstrukcija prikazana na skici je, pored sopstvene težine, opterećena i jednako raspodeljenim povremenim opterećenjem $p = 10 \text{ kN/m}^2$, koje može delovati u proizvoljnom položaju na ploči. Dejstvo veta je predstavljeno UKUPNOM horizontalnom silom $W = \pm 160 \text{ kN}$. Ova sila deluje u nivou tavanice, koja se može smatrati krutom ravni. Potrebno je:

1. Dimenzionisati u karakterističnim presecima ploču **POS 1** ($d_p = 20 \text{ cm}$). Usvojeni raspored armature prikazati u osnovi, posebno za gornju i donju zonu.
2. Izvršiti analizu opterećenja, sračunati statičke uticaje i dimenzionisati u karakterističnim presecima prema M i T grede **POS 2** ($b/d = 25/60 \text{ cm}$) i **POS 4** ($b/d = 50/60 \text{ cm}$). Grede je potrebno dimenzionisati za najnepovoljnije položaje povremenog opterećenja, ne uzimajući u obzir uticaj veta.
3. Skicirati plan armature grede **POS 2** u približnoj razmeri (poduzni presek, karakteristični poprečni preseci).
4. Dimenzionisati stub **POS S2** ($25/50 \text{ cm}$) za dejstvo veta i merodavnog gravitacionog opterećenja. Uticaj izvijanja zanemariti.

Kvalitet materijala: **MB 30 , RA 400/500**

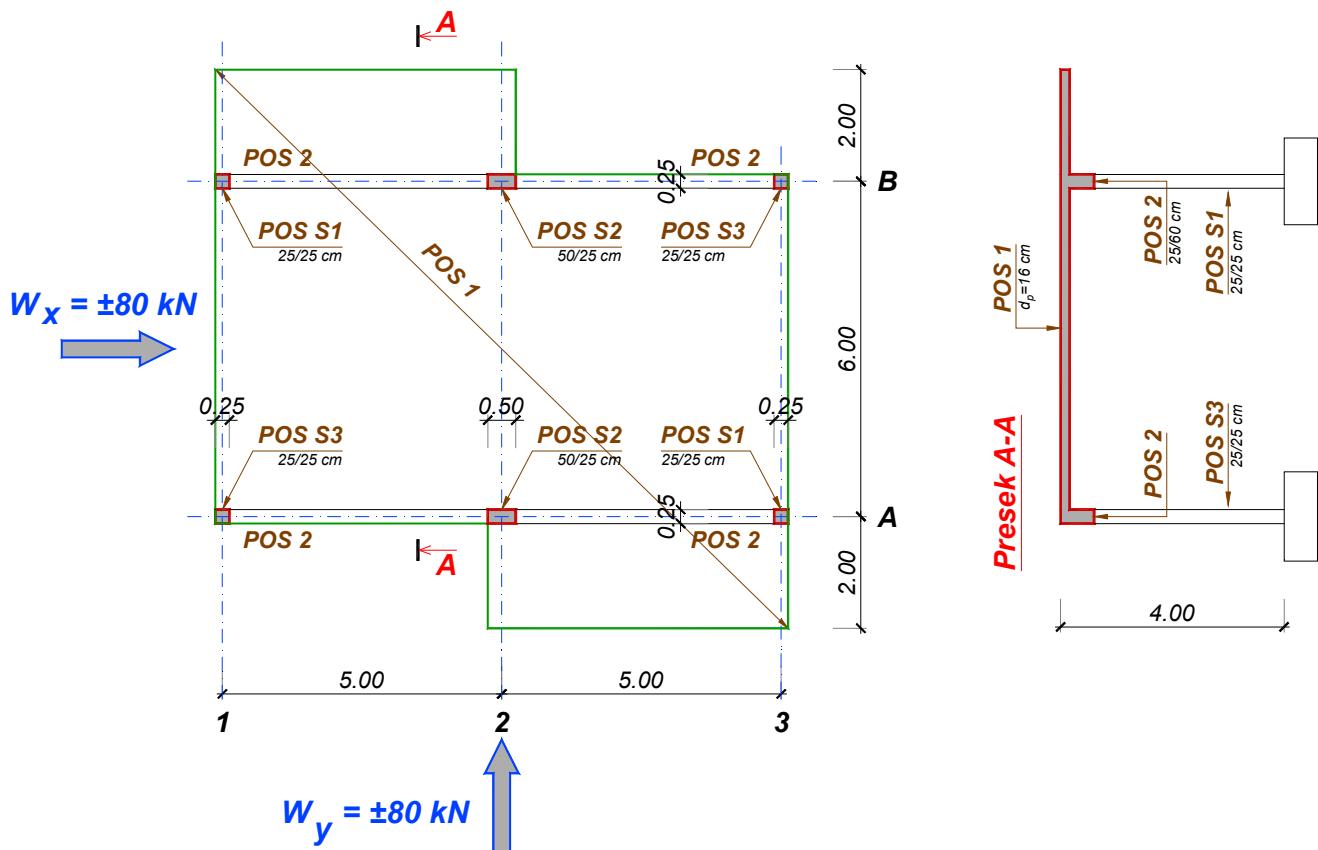
Usmeni ispit: Usmeni ispit će se održati u **sredu, 23.09.2015.** (za kandidate koji su pismeni ispit položili u prethodnim rokovima, u **ponedeljak, 21.09.2015.**) sa početkom u **8.30 sati, sala 110.**



Konstrukcija prikazana na skici je, pored sopstvene težine, opterećena i jednako raspodeljenim povremenim opterećenjem $p = 10 \text{ kN/m}^2$, koje može delovati u proizvoljnom položaju na ploči. Dejstvo veta je predstavljeno UKUPNIM horizontalnim silama $W = \pm 120 \text{ kN}$ u dva ortogonalna pravca. Ove sile deluju u nivou tavanice, koja se može smatrati krutom ravni. Potrebno je:

1. Dimenzionisati u karakterističnim presecima ploču **POS 1** ($d_p = 20 \text{ cm}$). Usvojeni raspored armature prikazati u osnovi, posebno za gornju i donju zonu.
2. Izvršiti analizu opterećenja, sračunati statičke uticaje i dimenzionisati u karakterističnim presecima prema M i T gredu **POS 2** ($b/d = 40/60 \text{ cm}$). Gredu je potrebno dimenzionisati za najnepovoljnije položaje povremenog opterećenja, ne uzimajući u obzir uticaj veta.
3. Skicirati plan armature grede **POS 2** u približnoj razmeri (poduzni presek, karakteristični poprečni preseci).
4. Dimenzionisati stub **POS 2** za dejstvo W_x a stubove **POS S1** i **S3** (armirati istom armaturom, prema merodavnim uticajima) za dejstvo Wy . Uticaj izvijanja zanemariti.

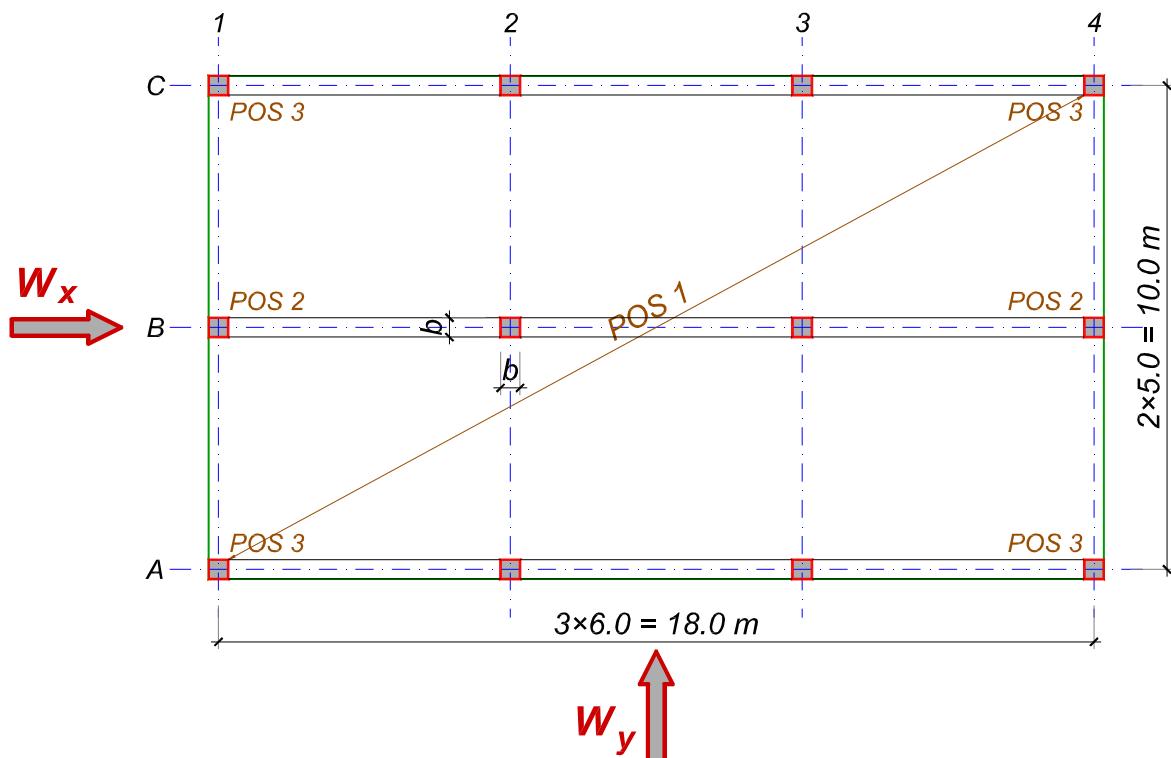
Kvalitet materijala: **MB 30 , RA 400/500**



Konstrukcija prikazana na skici je, pored sopstvene težine, opterećena i jednako raspodeljenim povremenim opterećenjem $p = 8 \text{ kN/m}^2$, koje može delovati u proizvoljnom položaju na ploči. Dejstvo veta je predstavljeno UKUPNIM horizontalnim silama $W = \pm 80 \text{ kN}$ u dva ortogonalna pravca. Ove sile deluju u nivou tavanice, koja se može smatrati krutom ravni. Potrebno je:

1. Dimenzionisati u karakterističnim presecima ploču **POS 1** ($d_p = 16 \text{ cm}$). Usvojeni raspored armature prikazati u osnovi, posebno za gornju i donju zonu.
2. Izvršiti analizu opterećenja, sračunati statičke uticaje i dimenzionisati u karakterističnim presecima prema M i T gredu **POS 2** ($b/d = 25/60 \text{ cm}$). Gredu je potrebno dimenzionisati za najnepovoljnije položaje povremenog opterećenja, ne uzimajući u obzir uticaj veta.
3. Skicirati plan armature grede **POS 2** u približnoj razmeri (poduzni presek, karakteristični poprečni preseci).
4. Dimenzionisati stub **POS S2** za dejstvo Wy a stubove **POS S1** i **S3** (armirati istom armaturom, prema merodavnim uticajima) za dejstvo Wx . Uticaj izvijanja zanemariti.

Kvalitet materijala: **MB 35 , RA 400/500**



Na skici je prikazana osnova jednospratne armiranobetonske konstrukcije. Ukupna visina konstrukcije od kote uklještenja iznosi $H = 4 \text{ m}$.

Ploča **POS 1** ($d_p = 16 \text{ cm}$) je oslonjena na grede **POS 2**, **POS 3** a ove na 12 stubova. Svi stubovi su istog, kvadratnog poprečnog preseka, nepoznate dimenzije b . Dimenziju stuba odrediti iz uslova zadovoljenja maksimalno dopuštenog horizontalnog pomeranja ($H/600$). Sve grede su istog poprečnog preseka ($b/d = b/60 \text{ cm}$). Zadata jednako raspodeljena opterećenja Δg i p deluju na ploču POS 1.

1. Dimenzionisati **POS 1** u karakterističnim presecima (povremeno opterećenje se može naći u proizvolnjem položaju na ploči). Usvojeni raspored armature prikazati u osnovi (posebno gornja, odnosno donja zona).
2. Dimenzionisati **POS 2** u karakterističnim presecima za uticaje od vertikalnog opterećenja (povremeno opterećenje deluje istovremeno po čitavoj ploči POS 1). Usvojeni raspored armature prikazati u približnoj razmeri u poduznom i karakterističnim poprečnim presecima (nije potrebno određivati tačnu dužinu šipki kao za specifikaciju armature).
3. Dimenzionisati stubove prema merodavnim uticajima (vertikalno opterećenje, vetrar). Povremeno opterećenje deluje po čitavoj ploči POS 1. Aksijalne sile u stubovima usled veta zanemariti. Ukoliko je potrebno, u proračun uzeti izvijanje. Usvojenu armaturu prikazati u poprečnom preseku.

Zadate podatke i konstruktivni sistem ne menjati.

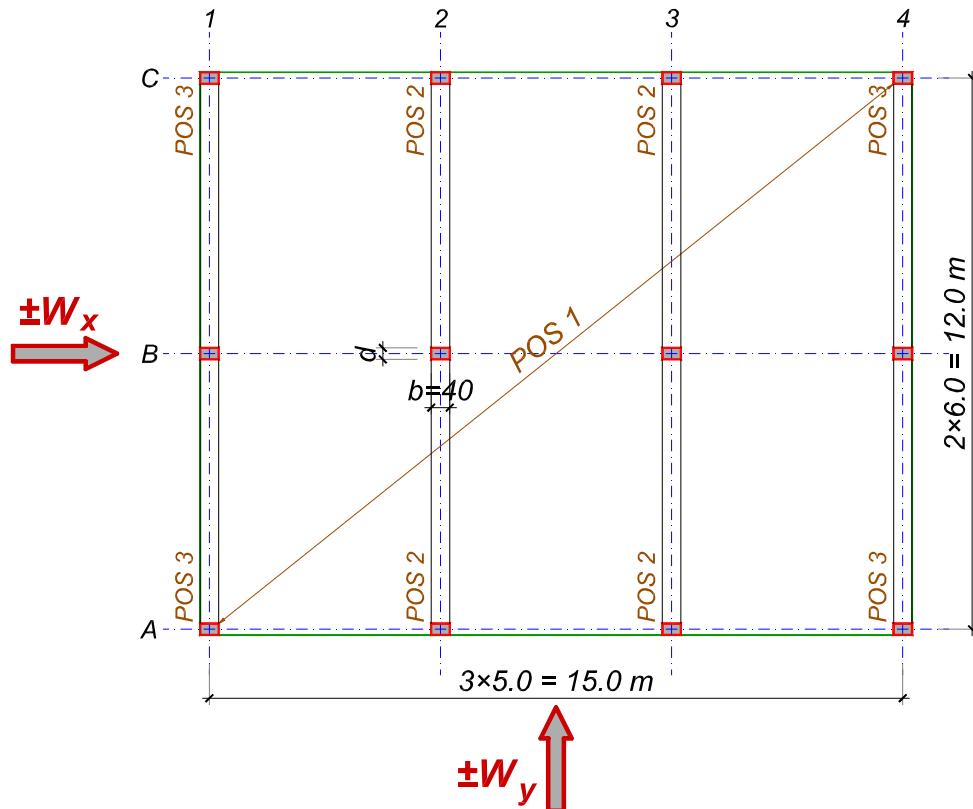
$\Delta g = 2.0 \text{ kN/m}^2$ - težina poda (dodatao stalno opterećenje)

$p = 10 \text{ kN/m}^2$ - povremeno opterećenje na ploči

$W_x = \pm 150 \text{ kN}$ $W_y = \pm 240 \text{ kN}$

MB 30

RA 400/500



Na skici je prikazana osnova jednospratne armiranobetonske konstrukcije. Ukupna visina konstrukcije od kote uklještenja iznosi $H = 4.2 \text{ m}$.

Ploča **POS 1** ($d_p = 14 \text{ cm}$) je oslonjena na grede **POS 2**, **POS 3** a ove na 12 stubova. Svi stubovi su istog, pravougaonog poprečnog preseka ($40/d=?$). Maksimalno dopušteno horizontalno pomeranje je $H/600$. Sve grede su istog poprečnog preseka ($b/d = 40/50 \text{ cm}$). Zadata jednakoraspodeljena opterećenja Δg i p deluju na ploču POS 1.

1. Dimenzionisati **POS 1** u karakterističnim presecima (povremeno opterećenje se može naći u proizvolnjem položaju na ploči). Usvojeni raspored armature prikazati u osnovi (posebno gornja, odnosno donja zona).
2. Dimenzionisati **POS 2** u karakterističnim presecima za uticaje od vertikalnog opterećenja (povremeno opterećenje deluje istovremeno po čitavoj ploči POS 1). Usvojeni raspored armature prikazati u približnoj razmeri u poduznom i karakterističnim poprečnim presecima (nije potrebno određivati tačnu dužinu šipki kao za specifikaciju armature). Maksimalni dopušteni prečnik uzengija $\varnothing 10$, minimalno rastojanje 10 cm, u slučaju korišćenja višesečnih uzengija obavezno sračunati dužinu na kojoj su ove uzengije neophodne, odnosno dužinu na kojoj su dovoljne dvosečne uzengije.
3. Dimenzionisati stubove prema merodavnim uticajima (vertikalno opterećenje, vetrar). Povremeno opterećenje deluje po čitavoj ploči POS 1. Aksijalne sile u stubovima usled veta zanemariti. Ukoliko je potrebno, u proračun uzeti izvijanje. Usvojenu armaturu prikazati u poprečnom preseku.

Zadate podatke i konstruktivni sistem ne menjati.

$\Delta g = 1.5 \text{ kN/m}^2$ - težina poda (dodatno stalno opterećenje)

$p = 8 \text{ kN/m}^2$ - povremeno opterećenje na ploči

$W_x = \pm 120 \text{ kN}$ $W_y = \pm 150 \text{ kN}$

MB 30 **RA 400/500**