



Ploča **POS 1** ($d_p = 20 \text{ cm}$), opterećena je, pored sopstvene težine, povremenim opterećenjem $p = 10 \text{ kN/m}^2$ koje deluje po čitavoj površini ploče. Potrebno je:

- 1.1 Sračunati statičke uticaje za ploču **POS 1** i izvršiti kontrolu probijanja za srednji (**POS S1**), ivični (**POS S2**) i ugaoni (**POS S3**) stub. Ukoliko je osiguranje potrebno, usvojena rešenja (osiguranje armaturom, kapitel) nacrtati u osnovi i preseku. U fasadi je dopušteno izvesti ivične grede (ose 1, 8, A i D);
- 1.2 Dimenzionisati u karakterističnim presecima ploču **POS 1**. Usvojeni raspored armature prikazati u osnovi (posebno gornja i donja zona). Potrebno je usvojene šipke pozicionirati i dati oblik i dužinu svakog segmenta, a ne i broj komada i specifikaciju armature. Umesto poprečnog preseka, nacrtati detalj iz koga se nedvosmisleno vidi usvojeni položaj šipki po visini – raspored redova armature;
- 1.3 Dimenzionisati stubove **POS S1** (60/30 cm) i **POS S2, POS S3** (30/30 cm, ove stubove armirati istom armaturom). Stubovi su iste visine ($H = 3.2 \text{ m}$). Dejstvo vetra na objekat je predstavljeno ukupnim silama $\pm W_x = 270 \text{ kN}$ u podužnom, odnosno $\pm W_y = 525 \text{ kN}$ u poprečnom pravcu. Ukoliko je potrebno, vitkost stubova uzeti u obzir. Sračunati pomeranje vrha konstrukcije i u slučaju prekoračenja dopuštene vrednosti dati komentar bez promene usvojenog rešenja. Nacrtati usvojeni raspored armature u presecima.

Proračun armature ploče sprovesti metodom zamenjujućih traka. Težinu horizontalnih i fasadnih obloga zanemariti. Vetar raspodeliti na sve stubove u zavisnosti od usvojenog rešenja. Aksijalne sile usled vetra zanemariti. **Dimenzije stubova, debljinu ploče i kvalitet betona ne menjati** (dopušteno je samo lokalno zadebljanje – kapitel ili ivična greda). U podužnom pravcu uticaje u ploči sračunati kao za neko srednje polje kontinualnog nosača preko više polja (smatrati da su uticaji u osama 2 do 7 isti).