



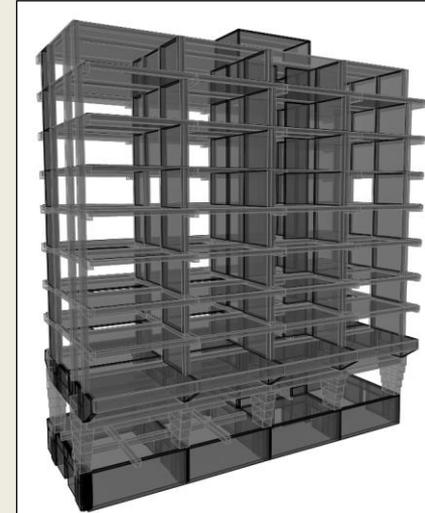
Procjena ponašanja postojećih zgrada pri djelovanju potresa

Mario Uroš, Marta Šavor Novak, Josip Atalić, Snježan Prevolnik, Marijan Herak i Damir Lazarević

Mario Uroš, Marta Šavor Novak, Josip Atalić (doc. dr. sc.), prof. dr. sc. Damir Lazarević,
Sveučilište u Zagrebu, Građevinski fakultet, Zagreb
prof. dr. sc. Marijan Herak, Snježan Prevolnik, dipl. ing. geofizike,
Sveučilište u Zagrebu, Prirodoslovno-matematički fakultet, Zagreb

Uvod

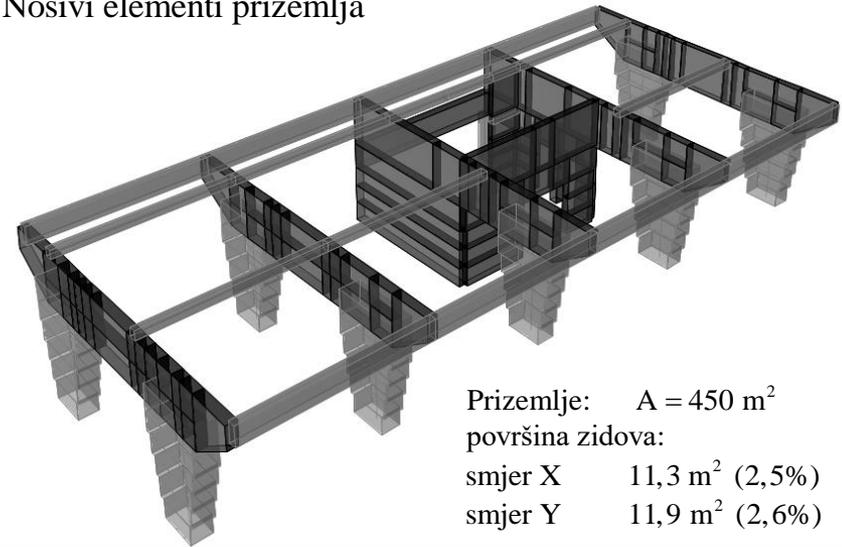
- zgrada izgrađena pedesetih godina u Zagrebu, Po+P+8, visina 33,5 m
- tlocrtne dimenzije 30,00/14,60 m.
- okvirni sustav u prizemlju
- ostale etaže, AB stupovi i betonski zidovi (40 cm) unutar AB serklaža
- klasični način gradnje, predgotovljeni fasadni elementi, trakasti temelji, sitnorebričasti strop, tlačna betonska ploča 5 cm (dijafragma)
- MB300 i MB160, glatka armatura GA240/360



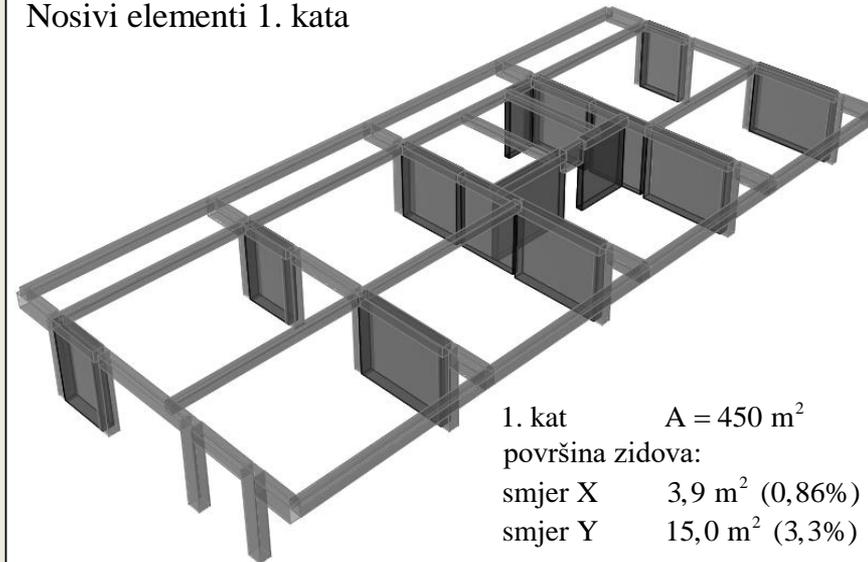
Uvod

- površina zidova u prizemlju
2,6% u y smjeru i 2,5% u x smjeru
- površina zidova na 1. katu
3,3 % u y smjeru i 0,86 % u x smjeru
- poprečni zidovi malim dijelom sudjeluju u uzdužnoj krutosti
- fasadni sustav panela ima određenu krutost i djeluje povoljno
- zgrada ne zadovoljava kriterij pravilnosti po visini i u tlocrtu
- stupovi prizemlja 80/155 i 80/280 cm

Nosivi elementi prizemlja

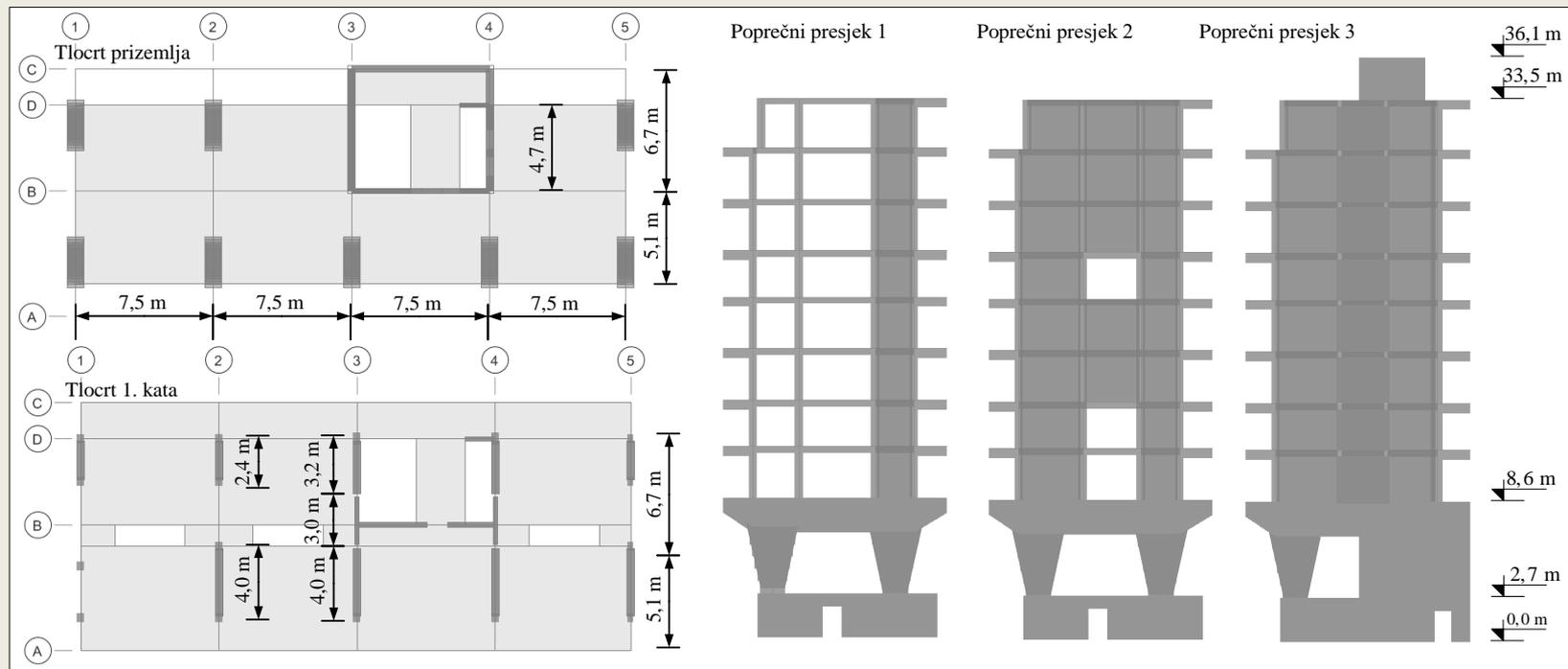


Nosivi elementi 1. kata



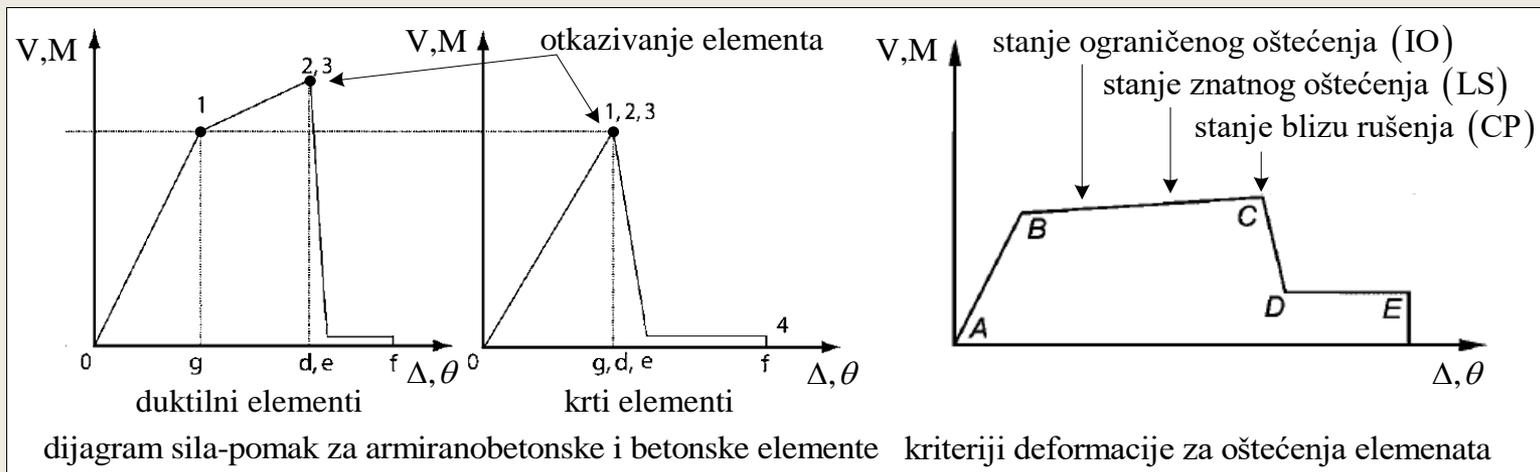
Uvod

- armatura stupova je od $4\Phi 14$ do $4\Phi 20$ m, vilice uglavnom $\Phi 6/25$ (30) cm
- armatura serklaža koji omeđuju betonske zidove je $4\Phi 12$
- armatura zidova - mreže $\Phi 6/20$ uz dodatne šipke na uglovima
- posmična nosivost elemenata kritična
- razmak razdjelnice oko 10 cm, nisu potresne razdjelnice - zapunjene



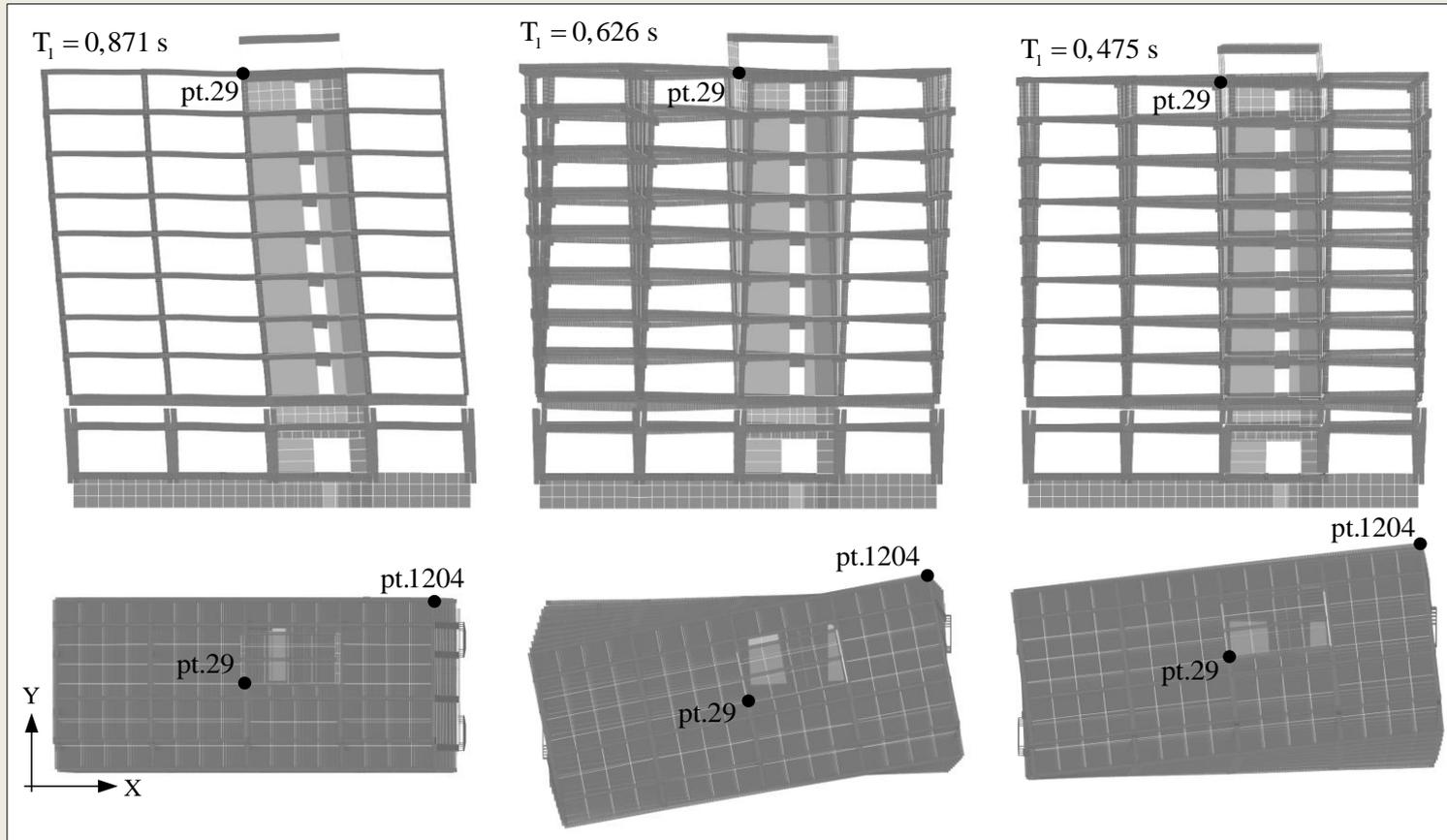
Opis numeričkog modela

- nelinearna statička i dinamička metoda vremenske diskretizacije uz primjenu zapisa ubrzanja tla
- razorna ispitivanja svojstava materijala nisu provedena
- proračunom se kontroliraju pomaci konstrukcije, lokalna duktilnost kritičnih elemenata, mehanizmi sloma te granična stanja
- raspucavanje poprečnih presjeka prilikom potresa
- otvaranje plastičnih zglobova - krivulje ponašanja plastičnih zglobova
- za svaki element definirana granična stanja na krivulji ponašanja



Dinamički parametri konstrukcije

- uzeto u obzir raspucavanje nosivih elemenata
- $T_1=0,871$ s, $T_2=0,626$ s i $T_3=0,457$ s
- ukupna težina zgrade od 41000 kN na razini prizemlja



Metoda postupnog guranja

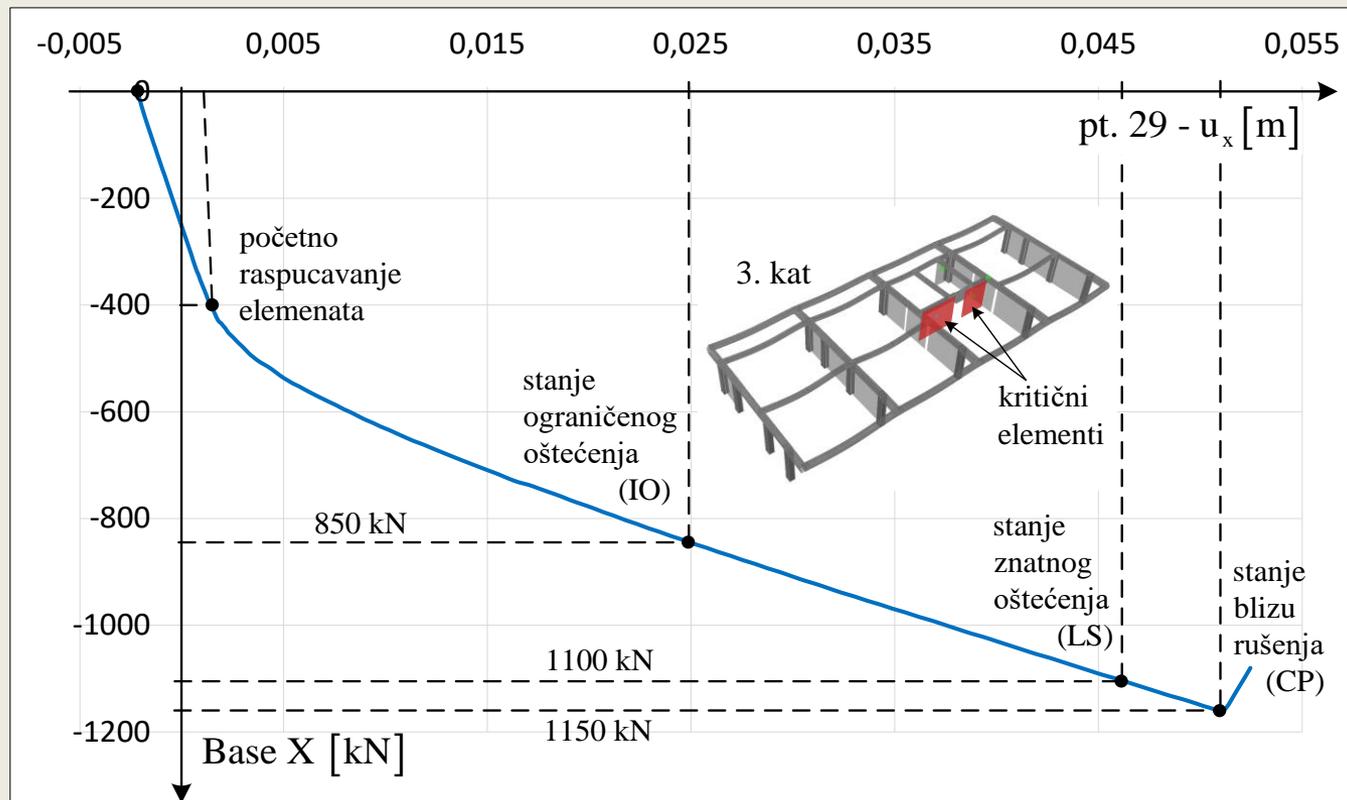
- oblici opterećenja (konstantno, **linearno**, oblici titranja itd.)
- stanja konstrukcije za početno raspucavanje, stanje ograničenog oštećenja (**IO**), stanje znatnog oštećenja (**LS**) i stanje blizu rušenja (**CP**)
- stanje je određeno ponašanjem primarnih nosivih elemenata ovisno o deformacijskim kriterijima (otkazivanjem takvog elementa postoji opasnost od djelomičnog urušavanja stropne konstrukcije)
- nije razmatran utjecaj razdjelnice i susjedne zgrade

U kritičnom smjeru opterećenje se preuzima samo uzdužnim betonskim zidovima jezgre, serklažima i armiranobetonskim stupovima u kojima značajno nedostaje uzdužne i poprečne armature



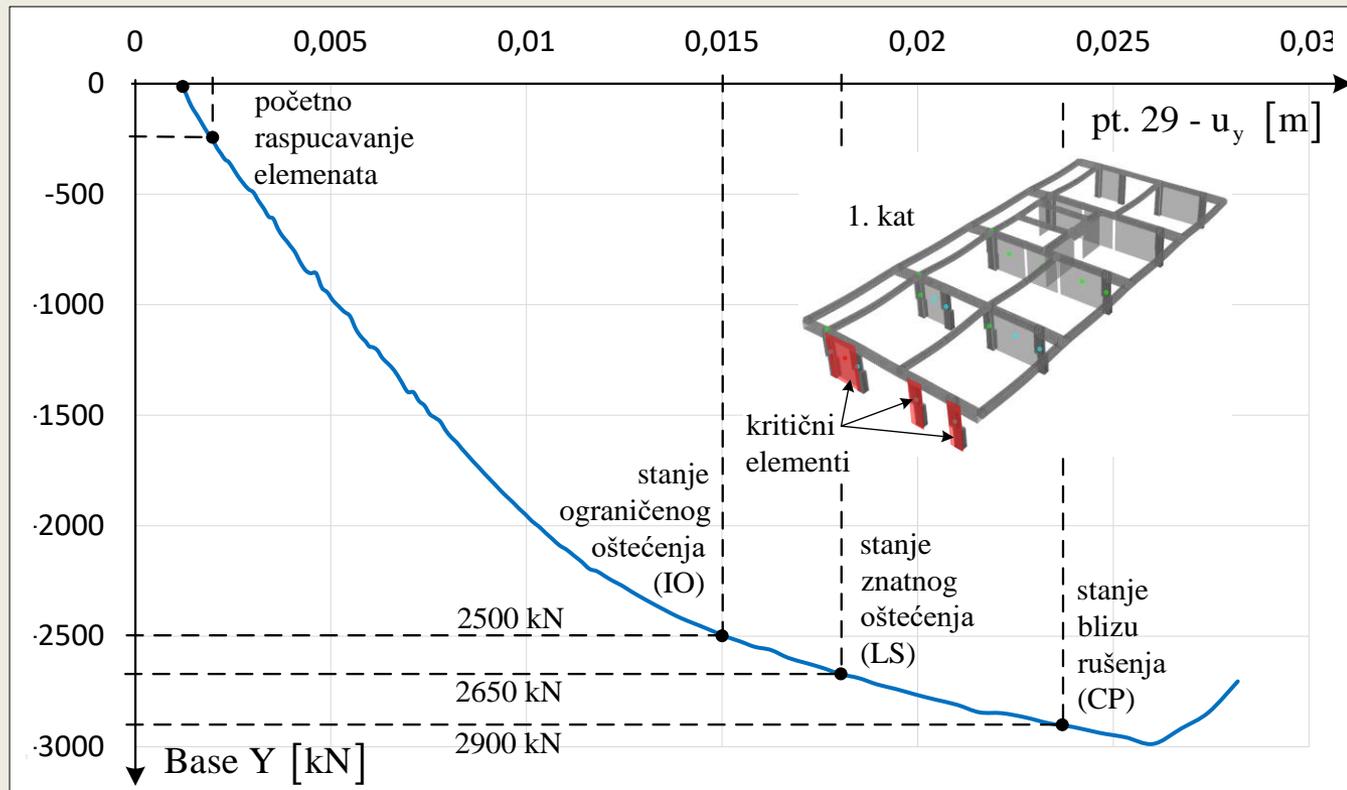
Metoda postupnog guranja – smjer x

- približno linearno do 400 kN (1 %)
- stanje ograničenog oštećenja - 850 kN (2,1 %)
- stanje znatnog oštećenja - 1100 kN (2,7 %) - narušena nosivost
- djelomično urušavanje ploče 3. kata - 1150 kN (2,8 %)



Metoda postupnog guranja – smjer y

- linearno ponašanje -1500 kN (3,7 %) - inicijalno raspucavanje ranije
- značajan utjecaj torzije u odgovoru konstrukcije za smjer y
- kritična rubna os, rubni betonski zid i okolni AB serklaži na 1. katu



- značajan nedostatak nosivih elemenata u smjeru x (2,5 puta kritičniji)

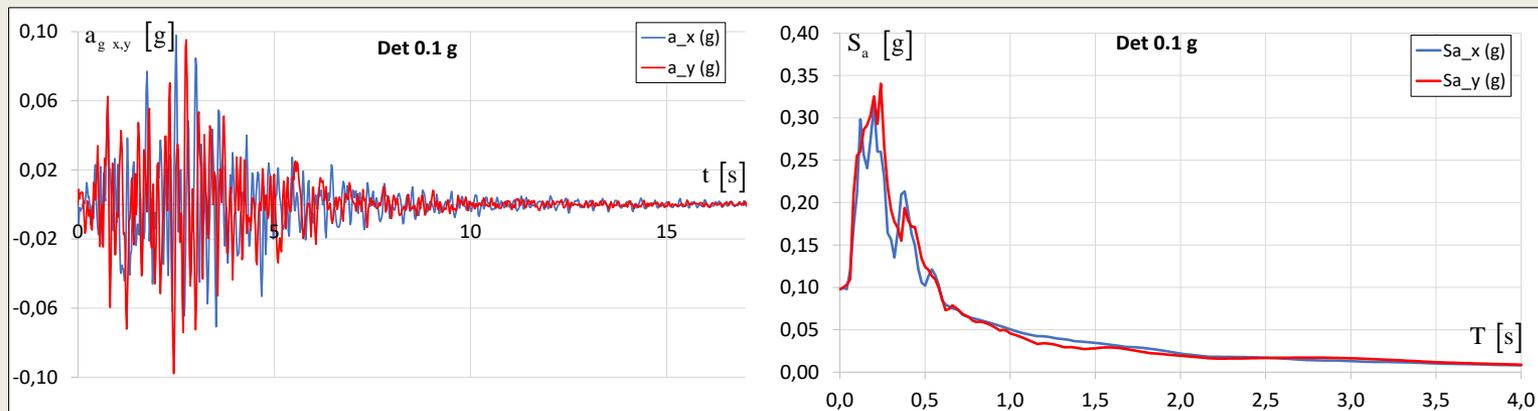
Nelinearni dinamički proračun primjenom vremenskog zapisa

Deterministički (realni) scenariji potresa za PP 95 godina su sljedeći:

- epicentralna udaljenost $D = 10$ km, dubina žarišta $h = 10$ km, magnituda $M = 5,7$
- epicentralna udaljenost $D = 15$ km, dubina žarišta $h = 5$ km, magnituda $M = 6,0$
- epicentralna udaljenost $D = 25$ km, dubina žarišta $h = 12$ km, magnituda $M = 6,6$

Za slabije potrese, vrijednost $PGA = 0,1g$. 3 det. scenarija potresa:

- epicentralna udaljenost $D = 5$ km, dubina žarišta $h = 5$ km, magnituda $M = 4,8$
- epicentralna udaljenost $D = 10$ km, dubina žarišta $h = 10$ km, magnituda $M = 5,1$
- epicentralna udaljenost $D = 25$ km, s dubina žarišta $h = 12$ km, magnituda $M = 6,0$



Potrebna je određena razina točnosti podataka o geometriji, mehaničkim svojstvima materijala i konstrukcijskim detaljima (faktor povjerenja)

Rezultati

- mehanizmi otkazivanja i kritični elementi isti za statiku i dinamiku
- razina poprečne sile za smjer x značajno manja od one za smjer y
 - veći periodi u smjeru x koji nisu značajno pobuđeni – spektri pobude
- za EC 0.1g vršne vrijednosti poprečne sile u x smjeru idu do 2000 kN što je veće od nosivosti dobivene statičkom metodom (1150 kN)
 - lokalni ekstremi ne moraju nužno nepovoljno djelovati na konstrukciju - to ovisi o nizu drugih parametara: duktilnost elemenata, prigušenje, frekvencijski spektar pobude, periodi konstrukcije itd.
- faktor ponašanja je relativno mali zbog neadekvatno izvedenih detalja armiranja, a i puno betonskih zidova bez armature
 - pokazano je da zgrada ipak ima određenu razinu duktilnosti, pa bi propisana vrijednost u iznosu od $q=1,5$ mogla biti opravdana



Zaključak

- kritična etaža za smjer x je 3. kat dok je za smjer y 1. kat
- otkazivanje konstrukcije počinje otvaranjem posmičnog plastičnog zgloba u betonskim zidovima jezgre i nema izraženu duktilnost
- rubna os zgrade koja je udaljenija od jezgre je značajno opterećena zbog torzijskih efekata koji nastaju uslijed nepravilnosti u tlocrtu
- u stupovima, serklažima i zidovima znatno nedostaje armature te detalji armiranja nisu primjereni gradnji u seizmički aktivnom području
- iako postoje određena razina duktilnosti kritičnih elemenata, može se reći da do otkazivanja dolazi bez prethodne najave i upozorenja
- nedostatak zidova u uzdužnom smjeru (visoki periodi titranja)
- dolazi do sudaranja zgrada - amplituda pomaka od oko 10 mm

