

	EN 1991-1-7 modificēts ņemot vērā fasādes slodzi	EN 1992-1-1 Rekomendētas vērtības	UFC 4-023-03 Change 3 (2016) modificēts koncentrējot saites	FIB 63 Lineārs aprēķins pie $\Delta_{cr}=0,2L$, t.i. $\phi=0,2rad$ modificēts ņemot vērā fasādes slodzi	FIB 63 Nelineārs aprēķins pie $\Delta_{cr}=0,2L$, t.i. $\phi=0,2rad$	Li metode (An improved tie force method for progressive collapse resistance design of reinforced concrete frame structures, 2011)
Iekšējās izkļiedētas šķērsvirziena saites T_i, kN/m	$F_t = \min(60kN/m; 20+4*n) = 40kN/m$ $T_i = \max(F_t; F_t*(g_k+\psi*q_k)*L/(7,5*5))$ <i>*(pie >10 stāviem būtu 82kN/m)</i>	20 $F_{tie,int} = 20kN/m$	$w_F = 1,2D + 0,5L = 1,2*6,3kPa + 0,5*2,0kPa = 8,56kPa$ $F_i = 3*w_F*L = 3*8,56kPa*7,6m$	195 $T = \frac{P \cdot \ell}{2} \sqrt{\left(\frac{\ell}{\Delta_{cr}}\right)^2 + 1}$ <i>*Izmantots "amplification factor" 2,0!!!</i> <i>**Faktiski ir 2,5 x vertikālais spēks * 2,0</i>	267 $k = f_{uk}/f_y = 1,08; \epsilon_{yk} = 0,0025 (B500B)$ $\Delta_l = (l^2+a^2)^{0,5}-l = 0,1505m$ $\Delta_{ly} = l*f_y/E$ $F_s = p*I*a / (\Delta_l(k+1)-k*\Delta_{ly})$	272
Iekšējās koncentrētas garenvirziena saites T_i, kN	$T_i = 0,8*(g_k+\psi*q_k)*S*L > 75kN$ $T_i = 0,8*(6,3kPa+0,3*2,0kPa)*6,7m*7,6m$	281 $F_{tie} = q_3*(L_1+L_2)/2 > Q_4$ $F_{tie} = 20kN/m*(7,6m+7,2m)/2 > 70kN$	148 $w_F = 1,2D + 0,5L = 1,2*6,3kPa + 0,5*2,0kPa = 8,56kPa$ $F_i = 3*w_F*L*L_2 = 3*8,56kPa*6,7m*7,4m$ Pārvēršot par koncentrētu slodzi	1273 $T = \frac{P \cdot \ell}{2} \sqrt{\left(\frac{\ell}{\Delta_{cr}}\right)^2 + 1}$ <i>*Izmantots "amplification factor" 2,0!!!</i> <i>**Faktiski ir 2,5 x vertikālais spēks * 2,0</i>	1744 $k = f_{uk}/f_y = 1,08; \epsilon_{yk} = 0,0025 (B500B)$ $\Delta_l = (l^2+a^2)^{0,5}-l = 0,1505m$ $\Delta_{ly} = l*f_y/E$ $F_s = p*I*a / (\Delta_l(k+1)-k*\Delta_{ly})$	1778 Rēķinot kā iekšējai kolonnai ar 2 sijām $\Delta=0,2*L=0,2*6.7m=1,34m$ $q=\alpha(G+Q)*L=2,0*(6,3kPa+2,0kPa)*7,4m=122,8kN/m*0,5$ (otrais virz.) $F_i = \beta*L*L/\Delta=0,67m*6,7m*6,7m/1,34m$
Perimetrālas saites T_p, kN	227 $T_i = (0,4*(g_k+\psi*q_k)*S+0,8*f_k)*L > 75kN$ $T_i = (0,4*(6,3kPa+0,3*2,0kPa)*7,6m+0,8*16,1kN/m)*6,7m$	76 $F_{tie,per} = l_i*q_1 > Q_2$ $F_{tie,per} = 7,6m*10kN/m > 70kN$	994 $w_F = 1,2D + 0,5L = 1,2*6,3kPa + 0,5*2,0kPa = 8,56kPa$ $F_p = 6*w_F*L_i*L_p + 3W_w = 3*8,56kPa*7,6m*1,0m + 3*1,2*7,6m*16,1kN/m + 3*1,2*2,8m*16,1kN/m$	1447 $T = \frac{P \cdot \ell}{2} \sqrt{\left(\frac{\ell}{\Delta_{cr}}\right)^2 + 1}$ <i>*Izmantots "amplification factor" 2,0!!!</i> <i>**Faktiski ir 2,5 x vertikālais spēks * 2,0</i> <i>Iz jāveic sienas analīzi, kas ļauj samazināt šo vērtību, bet ļauj arī ievērtēt stūri</i>	1474 $k = f_{uk}/f_y = 1,08; \epsilon_{yk} = 0,0025 (B500B)$ $\Delta_l = (l^2+a^2)^{0,5}-l = 0,1505m$ $\Delta_{ly} = l*f_y/E$ $F_s = p*I*a / (\Delta_l(k+1)-k*\Delta_{ly})$	1070 Rēķinot kā iekšējai fasādes kolonnai ar 2 sijām $\Delta=0,2*L=0,2*6.7m=1,34m$ $q=\alpha(G+Q)*L=2,0*((6,3kPa+2,0kPa)*7,6m*0,5+16,1kN)*0,5$ (otrais virz.) $F_i = \beta*L*L/\Delta=0,67m*6,7m*6,7m/1,34m$ <i>*Stūra kolonnu jāvērtē kā konsoli</i>
Vertikālas saites, kN	Viena pārseguma aprēķina slodze uz elementu	Viena pārseguma ārkārtēja slodze uz elementu	Vislielākā vertikāla slodze no viena stāva	Slodze no 1 stāva	Slodze no 1 stāva	
Saišu izvietojums	Perimetrālām saitēm jābūt izvietotām pa perimetru 1,2m zonā. Iekšējam saitēm stingras norādes nav, var būt gan koncentrētas, gan izkļiedētas sietos	Perimetrālām saitēm jābūt izvietotām pa perimetru 1,2m zonā. Iekšējam saitēm stingras norādes nav, var būt gan koncentrētas, gan izkļiedētas sietos	Visām saitēm jābūt vienmērīgi izkļiedētām! Perimetrālas saites nevar būt koncentrētas sijās, ja vien tiem nav parādīta 0,2rad rotācijas kapacitāte (citādi per. saites 1m attāluma no sijās)	Perimetrālām saitēm jābūt izvietotām pa perimetru 1,2m zonā. Iekšējam saitēm stingras norādes nav	Perimetrālām saitēm jābūt izvietotām pa perimetru 1,2m zonā. Iekšējam saitēm stingras norādes nav	Faktiski aprēķins paredz tikai koncentrētas saites sijās!

Spēks saitēs pēc dažādām metodēm