

Pozycja 3.3. Belka żelbetowa 30 x 40cm

Zestawienie obciążeń na 1mb belki			
Wyszczególnienie	Wartość charakterystyczna	Współczynnik obciążenia	Wartość obliczeniowa
Obciążenia stałe			
Obciążenie ze stropu II piętra 7,20 kN/m ² * 3,10m	22,32	-	25,95
Obciążenie ze stropu I piętra 7,10 kN/m ² * 3,10m	22,01	-	25,95
Ciężar ściany 4,33 kN/m ² * 3,60m	15,59	-	20,30
Belka żelbetowa przyjęto w programie	0,00	-	0,00
		Suma: g =	72,20kN/m
Obciążenia zmienne			
Pomieszczenia techniczne 2,00kN/m ² * 3,10m	6,20	1,4	8,68
Pokoje biurowe 2,00kN/m ² * 3,10m	6,20	1,4	8,68
		Suma: p =	17,36 kN/m
		Razem: q =	89,56 kN/m

$$q := 89.56 \frac{\text{kN}}{\text{m}} \quad \text{Klasa ekspozycji - XC1}$$

$$\text{Beton C25/30 (B30)} \quad f_{ck} = 24.0 \cdot \text{MPa} \quad f_{cd} = 16.0 \cdot \text{MPa} \quad f_{ctm} = 2.5 \cdot \text{MPa} \quad E_{cm} = 31 \cdot \text{GPa}$$

$$\text{Stal A-IIIN (RB500W)} \quad f_{yd} := 420 \text{MPa} \quad f_{yk} := 500 \text{MPa} \quad E_s := 200 \text{GPa}$$

PRZYJĘTO SCHEMAT STATYCZNY JAKO RAMĘ JEDNOPRZĘŚŁOWĄ

ZBROJENIE W PRZĘŚLE DOŁEM

$$M_{Sd} := 151.54 \text{kNm}$$

$$\xi_{eff} = 0.24 < \xi_{eff.lim} = 0.53 \quad \xi_{eff} := \xi_{eff} \cdot d_1 \quad x_{eff} = 8.589 \cdot \text{cm}$$

$$A_{s1} := \frac{b_{eff} \cdot x_{eff} \cdot f_{cd}}{f_{yd}} \quad A_{s1} = 11.45 \cdot \text{cm}^2$$

W przęśle przyjęto zbrojenie 2 ϕ 12 + 5 ϕ 16o $A_{s1d} = 12.315 \cdot \text{cm}^2$

ZBROJENIE NAD PODPORĄ (GÓRA)

$$M_{Sd} := 65.58 \text{ kNm}$$

$$A_{s1g} := \frac{b \cdot x_{eff} \cdot f_{cd}}{f_{yd}} \quad A_{s1g} = 4.62 \cdot \text{cm}^2$$

Nad podporą przyjęto zbrojenie 2 $\phi 12$ + 2 $\phi 16$ o

$$A_{s1g} = 6.283 \cdot \text{cm}^2$$

ZBROJENIE NA ŚCINANIE:

$$k := \max\left(1.6 - \frac{d_1}{m}, 1\right) \quad k = 1.242 \quad V_{Sd} := 197.76 \text{ kN}$$

$$A_{sL} = 12.32 \cdot \text{cm}^2 \quad \rho_L := \min\left(\frac{A_{sL}}{b \cdot d_1}, 1\%\right) \quad \rho_L = 1.000 \cdot \%$$

$$V_{Rd1} := \left[0.35 \cdot k \cdot f_{ctd} \cdot (1.2 + 40 \cdot \rho_L)\right] \cdot b \cdot d_1 \quad V_{Rd1} = 87.013 \cdot \text{kN}$$

$V_{Sd} = 197.8 \cdot \text{kN} > V_{Rd1} = 87.0 \cdot \text{kN}$ - odcinek drugiego rodzaju.

$$\nu := 0.6 \cdot \left(1 - \frac{f_{ck}}{250 \text{ MPa}}\right) \quad \nu = 0.542 \quad z := 0.9 \cdot d_1 \quad z = 32.2 \cdot \text{cm}$$

$$V_{Rd2} := b \cdot z \cdot \nu \cdot f_{cd} \cdot \frac{\cot(\theta)}{1 + \cot(\theta)^2} \quad V_{Rd2} = 419.4 \cdot \text{kN}$$

$V_{Sd} = 197.8 \cdot \text{kN} < V_{Rd2} = 419.4 \cdot \text{kN}$
--

Przyjęto strzemiona **czteroramienne** o średnicy $\phi_s = 8 \cdot \text{mm}$

$$A_{sw} := 4 \cdot \frac{\pi \cdot \phi_s^2}{4} \quad A_{sw} = 2.01 \cdot \text{cm}^2$$

$$s_1 := \frac{A_{sw} \cdot f_{yd} \cdot z}{V_{Sd} \cdot \tan(\theta)} \quad s_1 = 14 \cdot \text{cm} \quad - \text{rozstaw strzemion na odcinku drugiego rodzaju}$$

$$a := 1.50 \text{ m} \quad - \text{długość odcinka drugiego rodzaju}$$

Przyjęto strzemiona średnicy $\phi_s = 8 \cdot \text{mm}$, w rozstawie co $s_1 = 14 \cdot \text{cm}$ na odcinku drugiego rodzaju (od podpory) równym $a = 150 \cdot \text{cm}$.

Na pozostałej części belki przyjęto strzemiona w rozstawie $s_{\max} := 25 \text{ cm}$