

$$T_r = 0,0 \text{ kN} < m \cdot Q_{fT} = 0,72 \cdot 112,2 \text{ kN} = 80,8 \text{ kN} \quad (0,0\%)$$

Stateczność fundamentu na obrót:

Decyduje: **kombinacja nr 1**

Decyduje moment wywracający $M_{oB,2-3} = 0,00 \text{ kNm}$, moment utrzymujący $M_{uB,2-3} = 112,20 \text{ kNm}$

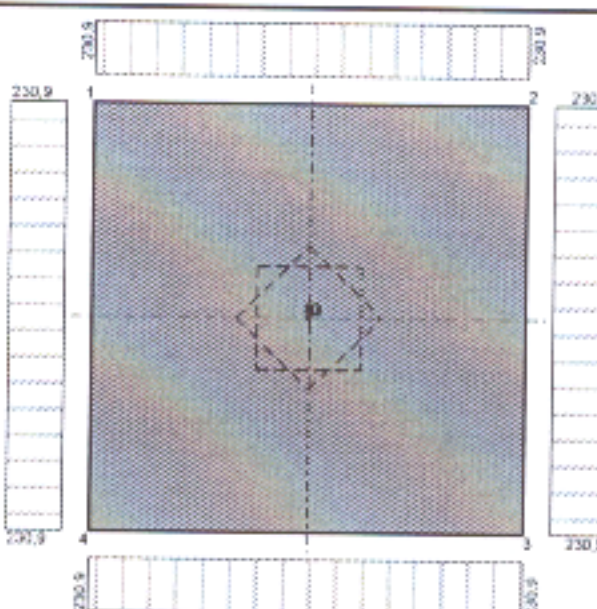
$$M_o = 0,00 \text{ kNm} < m \cdot M_u = 0,72 \cdot 112,2 \text{ kNm} = 80,8 \text{ kNm} \quad (0,0\%)$$

Osiadanie:

Decyduje: **kombinacja nr 1**

Osiadanie pierwotne $s' = 0,24 \text{ cm}$, wtórne $s'' = 0,03 \text{ cm}$, całkowite $s = 0,27 \text{ cm}$
 $s = 0,27 \text{ cm} < s_{dop} = 1,00 \text{ cm} \quad (26,9\%)$

Napężenia:

Nr	ty p	σ_1 [kPa]	σ_2 [kPa]	σ_3 [kPa]	σ_4 [kPa]	C [m]	C/C'	a_L [m]	a_P [m]	
1	D	230,9	230,9	230,9	230,9	--	--	--	--	

Nośność pionowa podłoża:

w poziomie posadowienia					w poziomie stropu warstwy najsłabszej				
Nr	N [kN]	Q_{fN} [kN]	m_N	[%]	z [m]	N [kN]	Q_{fN} [kN]	m_N	[%]
1	230,9	757,7	0,30	37,6	0,00	230,9	757,7	0,30	37,6

Nośność pozioma podłoża:

	w poziomie posadowienia					w poziomie stropu warstwy najsłabszej					
Nr	N [kN]	T [kN]	Q _{FT} [kN]	m _T	[%]	z [m]	N [kN]	T [kN]	Q _{FT} [kN]	m _T	[%]
1	224,4	0,0	112,2	0,00	0,0	0,00	224,4	0,0	112,2	0,00	0,0

OBLICZENIA WYTRZYMAŁOŚCIOWE FUNDAMENTU wg PN-B-03264:2002

Nośność na przebicie:

Decyduje: **kombinacja nr 1**

Pole powierzchni wielokąta $A = 0,15 \text{ m}^2$

Siła przebijająca $N_{Sd} = (g+q)_{\max} \cdot A = 33,6 \text{ kN}$

Nośność na przebicie $N_{Rd} = 89,9 \text{ kN}$

$$N_{Sd} = 33,6 \text{ kN} < N_{Rd} = 89,9 \text{ kN} \quad (37,4\%)$$

Wymiarowanie zbrojenia:

Wzdłuż boku B:

Decyduje: **kombinacja nr 1**

Zbrojenie potrzebne $A_s = 3,53 \text{ cm}^2$

Przyjęto konstrukcyjnie **6 prętów $\phi 12 \text{ mm}$** o $A_s = 6,79 \text{ cm}^2$

Wzdłuż boku L:

Decyduje: **kombinacja nr 1**

Zbrojenie potrzebne $A_s = 3,53 \text{ cm}^2$

Przyjęto konstrukcyjnie **6 prętów $\phi 12 \text{ mm}$** o $A_s = 6,79 \text{ cm}^2$

SZKIC ZBROJENIA