

Str.	Jest	Powinno być
9	$F_a$ – obciążenie wyjątkowe	$F_A$ – obciążenie wyjątkowe
9	$b_c$ – nachylenie podstawy fundamentu	$b_c, b_\gamma, b_q$ – współczynniki redukujące dla nachylonej podstawy fundamentu
10	$d_L, d_B$ – użyteczna wysokość przekroju na kierunku $L$ lub $B$	$d_L, d_B$ – użyteczna wysokość przekroju w kierunku $L$ lub $B$
10	$e_B$ – mimośród siły wypadkowej na kierunku $B$	$e_B$ – mimośród siły wypadkowej w kierunku $B$
10	$e_L$ – mimośród siły wypadkowej na kierunku $L$	$e_L$ – mimośród siły wypadkowej w kierunku $L$
10	$i_c, i_q, i_\gamma$ – współczynniki redukując nośność fundamentu przy obciążeniu przyłożonym poziomo na fundament	$i_c, i_q, i_\gamma$ – współczynniki redukując nośność fundamentu przy obciążeniu przyłożonym ukośnie na fundament
10	$s_c, s_q, s_\gamma$ – współczynniki kształtu fundamentu	$s_c, s_q, s_\gamma$ – współczynniki redukując nośność fundamentu dla kształtu fundamentu
10	$\alpha$ – pochylenie podstawy fundamentu	$\alpha$ – nachylenie podstawy fundamentu
16	... się uwzględniać odchyłki wymiarowe o 0,10 m	... się uwzględniać odchyłki wymiarowe do 0,10 m
16	$G_k$	$G_{ki}$
16	$F_a$	$F_A$
19	$N_\gamma = 2(N_\gamma - 1) \operatorname{ctg} \phi'$	$N_\gamma = 2(N_q - 1) \operatorname{tg} \phi'$
20	wzór na $i_q$ w mianowniku $V + A' \operatorname{ctg} \phi'$	$V + A' c' \operatorname{ctg} \phi'$
22	Wzór na $i_c$ pod pierwiastkiem $1 - (H/A) c_u$	$1 - H/(A c_u)$
25	...to grunt o zawartości ponad 1% cząstek ilastych i pylistych	...to grunt o zawartości ponad 10% cząstek ilastych i pylistych
28	$d_f \leq$	$d_f \geq$
29	$P \leq f_{ctd} d_f$ 1 mb	$P_p \leq f_{ctd} d_f$ 1 mb
30	ostatni wiersz na stronie $A_s$	$A_{sB}$
31	$P \leq f_{ctd} d_f$ 1 mb	$P_p \leq f_{ctd} d_f$ 1 mb
32	we wzorach $M_{sdl}$ i $M_{sdb}$	$M_{sdl}$ i $M_{sdb}$
32	$A_{sA} = (M_{sD}/0,9) d_L f_{yd}$	$A_{sA} = M_{sD}/(0,9 d_L f_{yd})$
33	Tab. 3.1 $1/6b, 2/3b$	Tab. 3.1 $1/6B, 2/3B$
36	PN/83 3. ciężar objętościowy styropianu twardego $\gamma_k = 0,04 \text{ kN/m}^3$	PN/81 3. ciężar objętościowy styropianu twardego $\gamma_k = 0,20 \text{ kN/m}^3$
37	podłoża gruntowego Przy czym do wartości $W_{Gk2} = \dots 0,05 \cdot 0,5 \cdot 0,04 + \dots = 3,23 \text{ kN/m}$	podłoża gruntowego, przy czym do wartości $W_{Gk2} = \dots 0,05 \cdot 0,5 \cdot 0,2 + \dots = 3,23 \text{ kN/m}$
38	$A_b = 1,25 \cdot 1,0 = 1,25 \text{ m}^2$	$A_B = 1,25 \cdot 1,0 = 1,25 \text{ m}^2$
39	$N_\gamma = (N_q - 1) \operatorname{tg} \phi'$	$N_\gamma = 2(N_q - 1) \operatorname{tg} \phi'$
39	DA1.C1 $N_\gamma = (6,36 - 1) \operatorname{tg} 20^\circ = 3,90$	DA1.C1 $N_\gamma = 2(6,36 - 1) \operatorname{tg} 20^\circ = 3,90$
39	DA1.C2 $N_\gamma = (4,41 - 1) \operatorname{tg} 16,2^\circ = 1,98$	DA1.C2 $N_\gamma = 2(4,41 - 1) \operatorname{tg} 16,2^\circ = 1,98$
39	$W_{G2k} + \gamma_k d_{\min} = (3,23 + 18,5 \cdot 0,35) \cdot 1,0$	$W_{G2k}/B + \gamma_k d_{\min} = (3,23/1,25 + 8,5 \cdot 0,35) \cdot 1,0 = 9,26 \text{ kPa}$
39	DA1.C1 $q_{ult1} = 6,36 \cdot 1,034 \cdot 10,64 = 69,97 \text{ kPa}$ DA1.C2 $q_{ult1} = 4,41 \cdot 1,028 \cdot 10,64 = 48,24 \text{ kPa}$	DA1.C1 $q_{ult1} = 6,36 \cdot 1,034 \cdot 9,26 = 60,89 \text{ kPa}$ DA1.C2 $q_{ult1} = 4,41 \cdot 1,028 \cdot 9,26 = 41,98 \text{ kPa}$

Str.	Jest	Powinno być
39	– od spójności $q_{ult1} = N_q \cdot s_c \cdot c'_d$	– od spójności $q_{ult1} = N_q \cdot s_c \cdot c'_d$
40	DA1.C1 $q_{ult} = 69,87 + 299,94 + 41,71 = 411,52$ kPa DA1.C2 $q_{ult} = 48,24 + 194,60 + 21,18 = 263,02$ kPa	DA1.C1 $q_{ult} = 60,89 + 299,94 + 41,71 = 402,54$ kPa DA1.C2 $q_{ult} = 41,98 + 194,60 + 21,18 = 257,76$ kPa
40	DA1.C1 $q_{Rd} = 411,52/1,0 = 411,52$ kPa DA1.C2 $q_{Rd} = 264,02/1,0 = 264,02$ kPa	DA1.C1 $q_{Rd} = 402,24/1,0 = 402,24$ kPa DA1.C2 $q_{Rd} = 257,6/1,0 = 257,06$ kPa
40	DA1.C1 325,13/411,52 = 79% DA1.C2 252,17/264,02 = 95%	DA1.C1 325,13/402,24 = 81% DA1.C2 252,17/257,06 = 98%
40	$W_{Gfk} = B'' \cdot L'' \dots =$ $= 1,52 \cdot 12,77 \cdot 18,5 \cdot 1,35 = 484,77$ kN	$= 1,52 \cdot 12,77 \cdot 18,5 \cdot 0,80 = 287,27$ kN
41	DA1.C1 $V''_d = 1,35 \cdot (14,17 \cdot 12,5 \dots) +$ $1,5 \cdot 60 \cdot 12,5 = 4718,56$ kN DA1.C2 $V''_d = 1,35 \cdot (14,17 \cdot 12,5 \dots) +$ $1,5 \cdot 60 \cdot 12,5 = 3636,90$ kN	DA1.C1 $V''_d = 1,35 \cdot (14,17 \cdot 12,5 + 160 \cdot$ $12,5 + 287,27) + 1,5 \cdot 60 \cdot 12,5 = 4451,93$ kN DA1.C2 $V''_d = 1,0 \cdot (14,17 \cdot 12,5 + 160 \cdot$ $12,5 + 287,27) + 1,5 \cdot 60 \cdot 12,5 = 3589,40$ kN
41	wartość obliczeniowa $\sigma'_{V_{k,d}} = 14,17 + 18,5 \cdot 0,8 = 28,97$ kPa	wartość obliczeniowa $\sigma'_{V_{k,d}} = 3,23/1,0 + 18,5 \cdot 0,8 = 18,03$ kPa
41	DA1.C1 $N_q = \dots$ DA1.C2 $N_q = \dots$	DA1.C1 $N_\gamma = \dots$ DA1.C1 $N_\gamma = \dots$
42	DA1.C1 $q_{ult1} = 16,41 \cdot 1,06 \cdot 28,97 = 502,92$ kPa DA1.C2 $q_{ult1} = 9,59 \cdot 1,05 \cdot 28,97 = 291,71$ kPa	DA1.C1 $q_{ult1} = 16,41 \cdot 1,06 \cdot 18,03 = 313,62$ kPa DA1.C2 $q_{ult1} = 9,59 \cdot 1,06 \cdot 18,03 = 183,28$ kPa
42	DA1.C1 $R/A' = \dots$  DA1.C2 $R/A' = \dots$	DA1.C1 $V''_d = 4451,93/(1,52 \cdot 12,77) = 229,36 <$ $< 402,24 + 232,94 = 635,18$ kPa DA1.C2 $V''_d = 589,40/(1,52 \cdot 12,77) = 184,92 <$ $< 257,06 + 104,33 = 361,39$ kPa
44	$e'_B =$ w liczniku $\gamma_G \cdot (V_{Gk2} \cdot e_B) + H_k \cdot h - M_k$	$e'_B =$ w liczniku $\gamma_G \cdot (V_{Gk2} \cdot e_B + H_k \cdot h + M_k)$
44	Łącznie $W_{Gk} = 14,61 + 1,51 + 13,13 = 29,26$ kN/m $M_k = 13,11 \cdot 0,26 + 1,51 \cdot 0,36 =$ $= -2,87$ kNm/m $e'_B =$ w liczniku $\gamma_G \cdot (V_{Gk2} \cdot e_B + H_k \cdot h - V_{Gk1} \cdot e$ DA1.C1 $e'_B =$ w liczniku $1,35 \cdot (240 \cdot 0,0 +$ $20 \cdot 0,35 - 50 \cdot 0,1 - 2,87)$	$W_{Gk} = 13,11 + 1,51 + 13,13 = 27,75$ kN/m $M_k = 13,11 \cdot 0,49 + 1,51 \cdot 0,39 =$ $= -7,01$ kNm/m $e'_B =$ w liczniku $\gamma_G \cdot (V_{Gk2} \cdot e_B + H_k \cdot h -$ $V_{Gk1} \cdot e - M_k) + \gamma_G \cdot V_{Qk} \cdot e_B$ $e'_B = (1,35 \cdot (240 \cdot 0,0 + 20 \cdot 0,35 - 50 \cdot 0,1 -$ $7,01) + 1,5 \cdot 50 \cdot 0,1)/(1,35 \cdot (50 + 240 +$ $27,75) + 50 \cdot 1,5) = 0,0015$ m
45	DA1.C2 $e'_B =$ w liczniku $1,35 \cdot (240 \cdot 0,0 + 20 \cdot 0,35 - 50 \cdot 0,1 - 2,87)$	DA1.C2 $e'_B =$ $(1,0 \cdot (240 \cdot 0,0 + 20 \cdot 0,35 - 50 \cdot 0,1 - 7,01) + 1,0 \cdot$ $50 \cdot 0,1)/(1,0 \cdot (50 + 240 + 27,75) + 50 \cdot 1,0) = 0,0$
48	Siła przebijająca na odcinku lewej odsadzki (trapez $q_{EdIV}$ )	Siła przebijająca na odcinku prawej odsadzki (trapez $q_{EdIII}$ )
49	Rys. 4.5 naprężenia max 338,30 kPa, min 287,87 kPa	Rys. 4.5 naprężenia max 323,44 kPa, min 298,56 kPa
49	Siła przebijająca na odcinku prawej odsadzki (trapez $q_{EdIII}$ )	Siła przebijająca na odcinku lewej odsadzki (trapez $q_{EdIV}$ )