
Projekt : k

Autor : mk

P R Z E K R O J E

Typ	b	h	bt	t	bt'	t'	Otulina	Fp	Ip	It	Wt
	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm ²]	[cm ⁴]	[cm ⁴]	[cm ³]
A	100	15	100	0	100	0	3.0	1500.00	2.81E+04	9.67E+06	6570.00

G E O M E T R I A

Nr	Długość	Typ	Fp
przesła	[m]	przekroju	[cm ²]
1	3.93	A	1500.00

P O D P O R Y

Nr węzła	Opis węzła
1	nieprzesuwny
2	nieprzesuwny

Ciężar właściwy belki wynosi: 25.00 [kN/m³]

O B C I A Ź E N I A

Schemat obciążenia: Obciążenie stałe

wsp. obciążenia min = 1.00
wsp. obciążenia max = 1.00

Obciążenie ciągłe Przesło 1

q = 15.30 [kN/m]
a = 0.00 [m]
b = 3.93 [m]

K O M B I N A C J E O B C I A Ź E Ń

Nazwa obciążenia	Wykluczone	Stowarzyszone	Alternatywne
Obciążenie stałe	-	-	-

Obliczenia wykonano bez uwzględnienia współczynników jednoczesności

W A R T O Ś C I S I Ł W E W N Ę T R Z N Y C H
(wartości charakterystyczne)

Przyjęto ciężar objętościowy belki - 25.00 [kN/m³]

Schemat obciążenia : Obciążenie stałe

Q1.	Wartość Q max	Q min	Qp.	Ml.	M max	M min	Mp.
-37.43	37.43	-37.43	37.43	Prześło 1 -0.00	36.77	-0.00	-0.00

Beton B 25

Przyjęto pręty główne $\phi 12$

Przyjęto pręty konstrukcyjne $2 \times \phi 12$ o polu $F = 2.26 \text{ cm}^2$

Pręty główne i konstrukcyjne wykonano ze stali A-III 34GS

Przyjęto strzemiona dwucięte $\phi 6$ ze stali A-I St3SX

Przyjęto następujące wartości stałych: $\beta_s = 0.15$, $n_i = 0.17$

Do obliczeń przyjęto obciążenie betonu po 7 dniach

W Y M I A R O W A N I E

Z G I N A N I E

x [m]	Obł. Fa [cm ²]	Ilość prętów	Fa	Obł. Fac [cm ²]	Ilość prętów	Fa
Prześło 1						
0.00	0.00	2+0	2.26	0.00	2+0	2.26
0.00	1.14	2+0	2.26	0.00	2+0	2.26
0.10	1.14	2+0	2.26	0.00	2+0	2.26
0.20	1.82	2+0	2.26	0.00	2+0	2.26
0.30	2.68	2+1	3.39	0.00	2+0	2.26
0.40	3.50	2+2	4.52	0.00	2+0	2.26
0.50	4.29	2+2	4.52	0.00	2+0	2.26
0.60	5.04	2+3	5.65	0.00	2+0	2.26
0.70	5.75	2+4	6.78	0.00	2+0	2.26
0.80	6.42	2+4	6.78	0.00	2+0	2.26
0.90	7.04	2+5	7.91	0.00	2+0	2.26
1.00	7.62	2+5	7.91	0.00	2+0	2.26
1.10	8.14	2+6	9.04	0.00	2+0	2.26
1.20	8.62	2+6	9.04	0.00	2+0	2.26
1.30	9.04	2+6	9.04	0.00	2+0	2.26
1.40	9.41	2+7	10.17	0.00	2+0	2.26
1.50	9.71	2+7	10.17	0.00	2+0	2.26
1.60	9.97	2+7	10.17	0.00	2+0	2.26
1.70	10.16	2+7	10.17	0.00	2+0	2.26
1.80	10.29	2+8	11.30	0.00	2+0	2.26
1.90	10.36	2+8	11.30	0.00	2+0	2.26
2.00	10.37	2+8	11.30	0.00	2+0	2.26
2.10	10.32	2+8	11.30	0.00	2+0	2.26
2.20	10.20	2+8	11.30	0.00	2+0	2.26
2.30	10.03	2+7	10.17	0.00	2+0	2.26

W Y M I A R O W A N I E

Z G I N A N I E

x	Obł. Fa	Ilość		Obł. Fac	Ilość	
[m]	[cm2]	pretów	Fa	[cm2]	pretów	Fa
2.40	9.80	2+7	10.17	0.00	2+0	2.26
2.50	9.50	2+7	10.17	0.00	2+0	2.26
2.60	9.15	2+7	10.17	0.00	2+0	2.26
2.70	8.75	2+6	9.04	0.00	2+0	2.26
2.80	8.29	2+6	9.04	0.00	2+0	2.26
2.90	7.78	2+5	7.91	0.00	2+0	2.26
3.00	7.22	2+5	7.91	0.00	2+0	2.26
3.10	6.61	2+4	6.78	0.00	2+0	2.26
3.20	5.96	2+4	6.78	0.00	2+0	2.26
3.30	5.26	2+3	5.65	0.00	2+0	2.26
3.40	4.52	2+3	5.65	0.00	2+0	2.26
3.50	3.74	2+2	4.52	0.00	2+0	2.26
3.60	2.93	2+1	3.39	0.00	2+0	2.26
3.70	2.08	2+0	2.26	0.00	2+0	2.26
3.80	1.19	2+0	2.26	0.00	2+0	2.26
3.90	1.14	2+0	2.26	0.00	2+0	2.26
3.93	0.00	2+0	2.26	0.00	2+0	2.26

por. 5. 1. strop - Teżenie

4

prZeglądaj Zbrojenie

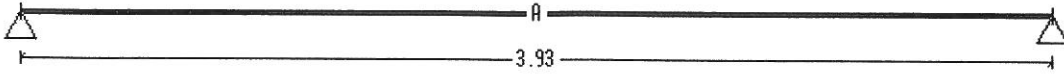
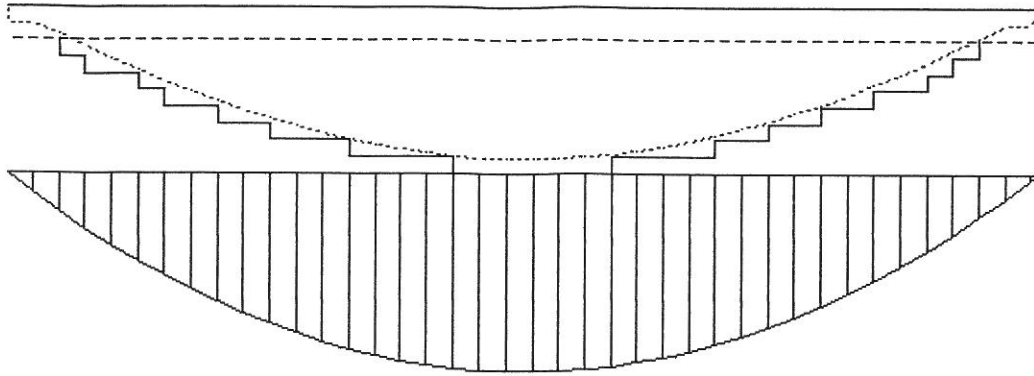
Plik: STE51

Beton-stal



Minimalna powierzchnia zbrojenia

max. dół: 10.37 cm² (2 ϕ 12+8 ϕ 12) góra: 0.00 cm² (2 ϕ 12)



przyjęto zbrojenie główne
 ϕ 12cm co 9cm A-III
pręty rozdzielcze ϕ 6
co 25cm A-I