

Projekt : k

Autor : mk

P R Z E K R O J E

Typ	b [cm]	h [cm]	bt [cm]	t [cm]	bt' [cm]	t' [cm]	Otulina [cm]	Fp [cm ²]	Ip [cm ⁴]	It [cm ⁴]	Wt [cm ³]
A	100	15	100	0	100	0	2.0	1500.00	2.81E+04	9.67E+06	6570.00

G E O M E T R I A

Nr przesła	Długość [m]	Typ przekroju	Fp [cm ²]
1	2.80	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 = 14.90 [kN/m]
a = 0.00 [m]
b = 2.80 [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

Beton B 20

Przyjęto pręty główne fi12

Przyjęto pręty konstrukcyjne 2xfi12 o polu F= 2.26 cm²

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

Przyjęto strzemiona dwucięte fi6 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 [cm2]	Ilość prętów Fa	Obł. Fac [cm2]	Ilość prętów Fa
Przesło 1				
0.00	0.00	2+0	0.00	2+0
0.00	1.24	2+0	0.00	2+0
0.10	1.24	2+0	0.00	2+0
0.20	1.24	2+0	0.00	2+0
0.30	1.64	2+0	0.00	2+0
0.40	2.12	2+0	0.00	2+0
0.50	2.55	2+1	0.00	2+0
0.60	2.94	2+1	0.00	2+0
0.70	3.29	2+1	0.00	2+0
0.80	3.60	2+2	0.00	2+0
0.90	3.86	2+2	0.00	2+0
1.00	4.07	2+2	0.00	2+0
1.10	4.24	2+2	0.00	2+0
1.20	4.36	2+2	0.00	2+0
1.30	4.43	2+2	0.00	2+0
1.40	4.45	2+2	0.00	2+0
1.50	4.43	2+2	0.00	2+0
1.60	4.36	2+2	0.00	2+0
1.70	4.24	2+2	0.00	2+0
1.80	4.07	2+2	0.00	2+0
1.90	3.86	2+2	0.00	2+0
2.00	3.60	2+2	0.00	2+0
2.10	3.29	2+1	0.00	2+0
2.20	2.94	2+1	0.00	2+0
2.30	2.55	2+1	0.00	2+0
2.40	2.12	2+0	0.00	2+0
2.50	1.64	2+0	0.00	2+0
2.60	1.24	2+0	0.00	2+0
2.70	1.24	2+0	0.00	2+0
2.80	0.00	2+0	0.00	2+0

U G I Ę C I A - Wydruk skrócony

Przesło 1 fmax [mm] fmax/l
1 16.638 1/168

projekt zbrojenia
główny ciąg i dolna
φ 12 A-III co 15 cm
pręty poprzeczne φ 6 A-I
co 30 cm