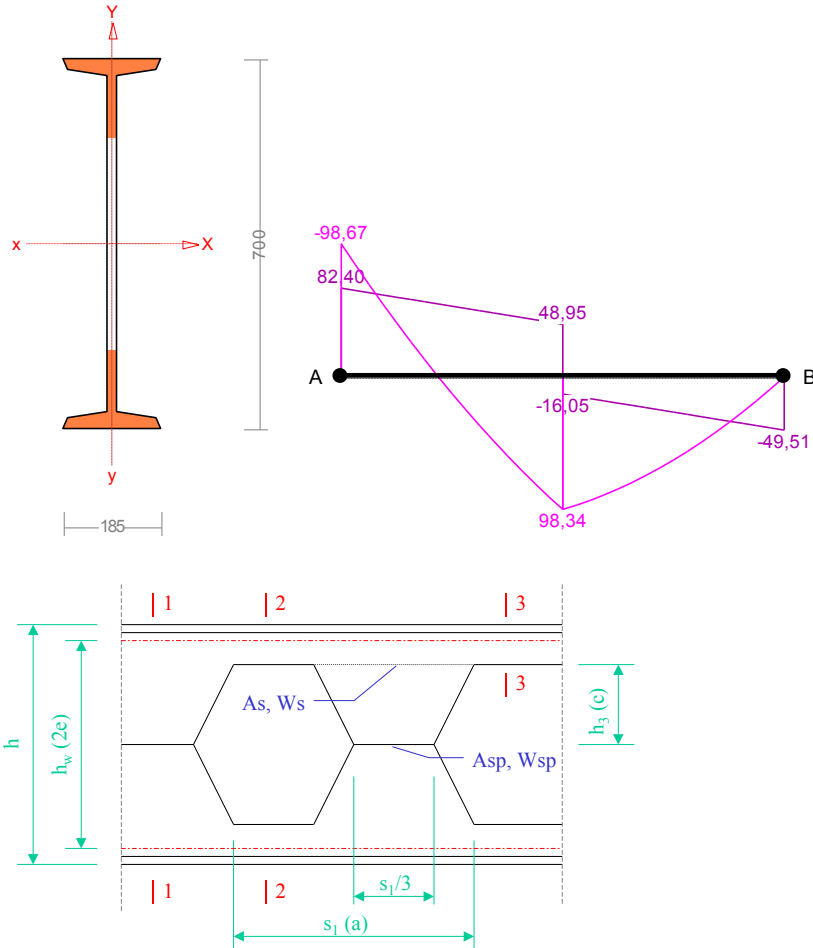


Wymiarowanie dźwigarów ażurowych:

RM_Azur v. 3.1

Zadanie: „P_AZUR”

Pręt nr: 2



Przekrój:

Symbol: **I 500 a**

Materiał: **2 St3S (X,Y,V,W)**

Wymiary: $h = 700,0 \text{ mm};$ $h_w = 626,2 \text{ mm};$ $t_w = 18,0 \text{ mm};$
 $h_3 = 200,0 \text{ mm};$ $s_1 = 630,0 \text{ mm};$
 $b_f = 185,0 \text{ mm};$ $t_f = 26,9 \text{ mm}.$

Charakterystyka: $A_1 = 215,36 \text{ cm}^2;$ $Jx_1 = 152490,00 \text{ cm}^4;$ $Wx_1 = 4356,86 \text{ cm}^3;$
 $A_2 = 143,36 \text{ cm}^2;$ $Jx_2 = 142890,00 \text{ cm}^4;$ $Wx_2 = 4082,57 \text{ cm}^3;$
 $A_3 = 71,68 \text{ cm}^2;$ $Jx_3 = 1168,00 \text{ cm}^4;$ $Wx_3 = 103,30 \text{ cm}^3;$
 $Jy_2 = 2470,28 \text{ cm}^4;$ $J_w = 3,2180\text{E}+6 \text{ cm}^6;$ $J_t = 361,87 \text{ cm}^4;$
 $A_s = 75,60 \text{ cm}^2;$ $W_s = 529,20 \text{ cm}^3;$
 $A_{sp} = 37,80 \text{ cm}^2;$ $W_{sp} = 132,30 \text{ cm}^3;$

Sprawdzenie nośności dźwigara ażurowego przeprowadzono w oparciu literaturę. Obliczenia przeprowadzono dla ekstremalnych wielkości statycznych przy uwzględnieniu niekorzystnych kombinacji obciążeń.

Zwicherungie

Przyjęto, że pręt jest zabezpieczony przed zwicherungiem. W związku z tym $\varphi_L = 1$.

Nośność przekroju nieosłabionego (1-1):

Wyniki dla $x_a=0,00$ m; $x_b=6,00$ m, przy obciążeniach „**1,1·CW+1,2·(A+B)+1,3·C**”.

$$\sigma = \frac{M}{\varphi_L W_{x1}} + \frac{N}{A_1} = \frac{98,67}{1,000 \times 4356,86} \times 10^3 + \frac{0,00}{215,36} \times 10 = 22,6 \text{ MPa}$$

$$\tau = \frac{V}{ht_w} = \frac{82,40}{70,00 \times 1,80} \times 10 = 6,5 \text{ MPa}$$

$$\sigma_z = \sqrt{\sigma^2 + 3\tau^2} = \sqrt{22,6^2 + 3 \times 6,5^2} = \mathbf{25,3} < \mathbf{205} = f_d$$

Największe naprężenia tnące z uwzględnieniem stateczności środka dla $x_a=0,00$ m; $x_b=6,00$ m, przy obciążeniach „**1,1·CW+1,2·(A+B)+1,3·C**”.

$$\bar{\lambda}_v = (h/t_w)(K_v/56)\sqrt{f_d/215} = (700,0/18,0) \times (0,8/56) \times \sqrt{205/215} = 0,542$$

$$\varphi_v = 1/\bar{\lambda}_v = 1/0,542 = 1,843 \quad \text{Przyjęto } \varphi_v = 1,000$$

$$\tau = \frac{V}{\varphi_v ht_w} = \frac{82,40}{1,000 \times 70,00 \times 1,80} \times 10 = \mathbf{6,5} < \mathbf{118,9} = 0,58 f_d$$

Nośność pasa (3-3):

Wyniki dla $x_a=0,00$ m; $x_b=6,00$ m, przy obciążeniach „**1,1·CW+1,2·(A+B)+1,3·C**”.

$$\sigma = \frac{M}{\varphi_L A_3 h_w} + \frac{V s_1}{12 W_{x3}} + \frac{N}{A_2} = \frac{98,67}{1,000 \times 71,68 \times 62,62} \times 10^3 + \frac{82,40 \times 63,00}{12 \times 103,30} \times 10 + \frac{0,00}{143,36} \times 10 = 63,9 \text{ MPa}$$

$$\tau = \frac{V}{2(h/2 - h_3)t_w} = \frac{82,40}{2 \times (35,00 - 20,00) \times 1,80} \times 10 = 15,3 \text{ MPa}$$

$$\sigma_z = \sqrt{\sigma^2 + 3\tau^2} = \sqrt{63,9^2 + 3 \times 15,3^2} = \mathbf{69,1} < \mathbf{205} = f_d$$

Nośność słupka:

Wyniki dla $x_a=0,00$ m; $x_b=6,00$ m, przy obciążeniach „**1,1·CW+1,2·(A+B)+1,3·C**”.

Siła ściskająca słupek pochodząca od obciążeń rozłożonych $P = 6,05$ kN.

$$V_s = (2V + P) s_1 / (2h_w) = [(2 \times 82,40 + 6,05) \times 630,0] / (2 \times 626,2) = 85,94 \text{ kN}$$

$$\sigma = \frac{P}{2A_s} + \frac{V_s h_3}{W_s} = \frac{6,05}{2 \times 75,60} \times 10 + \frac{85,94 \times 20,00}{529,20} \times 10 = 32,9 \text{ MPa}$$

$$\tau = V_s / A_s = 85,94 / 75,60 \times 10 = 11,4 \text{ MPa}$$

$$\sigma_z = \sqrt{\sigma^2 + 3\tau^2} = \sqrt{32,9^2 + 3 \times 11,4^2} = \mathbf{38,3} < \mathbf{205} = f_d$$

Nośność spoiny:

Wyniki dla $x_a=0,00$ m; $x_b=6,00$ m, przy obciążeniach „**1,1·CW+1,2·(A+B)+1,3·C**”.

$$\tau = \frac{3V S_{x1}}{J_{x1} t_w} = \frac{3 \times 82,40 \times 2604,30}{152490,0 \times 1,80} \times 10 = \mathbf{23,5} < \mathbf{123,0} = 0,6 \times 205 = \alpha_{\parallel} f_d$$

Nośność środka:

Siła skupiona dla $x_a=0,00$ m; $x_b=6,00$ m, przy obciążeniach „**1,1·CW+1,2·(A+B)+1,3·C**”:

$$P = -82,40 \text{ kN.}$$

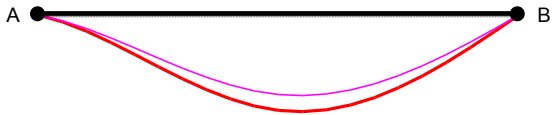
Nośność środka:

$$P_R = t_w [c + 5 (t_f + r)] f_d = 18,0 \times [0,0 + 5 \times (26,9 + 18,0)] \times 205 \times 10^{-3} = 828,87 \text{ kN}$$

Warunek nośności:

$$P = 82,40 < 828,87 = P_R$$

Stan graniczny użytkowania:



Przemieszczenie prostopadłe do osi pręta wyznaczone powiększone o 20% dla $x_a=3,23$ m; $x_b=2,77$ m, przy obciążeniach „CW+B+C”, wynoszą:

$$a = 0,9 \text{ mm}$$

$$a = 0,9 < 17,1 = 1 / 350 = a_{gr.}$$