

Przykład 3.7. Naprężenia styczne przy zginaniu belki cienkościennej.

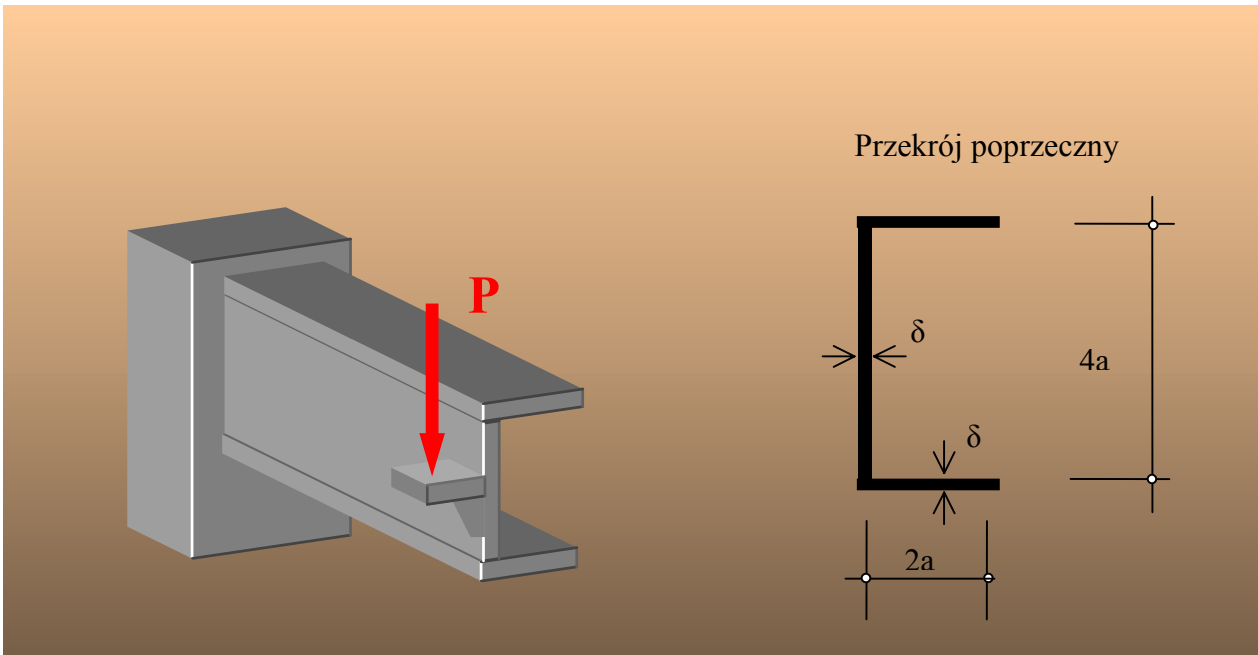
Wyznacz rozkład naprężenia stycznego w przekroju podporowym belki wspornikowej o przekroju cienkościennym obciążonej na swobodnym końcu pionową siłą P . Siła ustawiona jest w środku sił poprzecznych.

Wyznacz położenie środka sił poprzecznych.

Wymiary przekroju poprzecznego belki podane są na rysunku zamieszczonym poniżej.

Oblicz naprężenia przyjmując następujące wartości liczbowe:

$P=20\text{kN}$, $a=4\text{cm}$, $\delta=3\text{mm}$



Rozwiązanie

Wyznamy rozkład naprężenia stycznego τ ze wzoru:

$$\tau(s) = -\frac{T_y \cdot S_z^s(s)}{\delta(s) \cdot I_z} - \frac{T_z \cdot S_y^s(s)}{\delta(s) \cdot I_y}, \text{ gdzie:}$$

s - współrzędna łukowa o początku na brzegu przekroju,

T_y – siła tnąca skierowana wzdłuż osi y ,

T_z – siła tnąca skierowana wzdłuż osi z ,

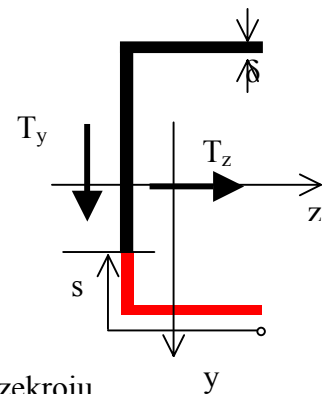
S_z^s - moment statyczny względem osi centralnej z odciętej części przekroju,

S_y^s - moment statyczny względem osi centralnej y odciętej części przekroju,

$\delta(s)$ - szerokość przekroju,

I_z - moment bezwładności przekroju względem osi głównej centralnej z ,

I_y - moment bezwładności przekroju względem osi głównej centralnej y .



W omawianym zadaniu składowa pozioma siły tnącej równa jest zero. Zatem wyrażenie na naprężenie styczne upraszcza się do postaci:

$$\tau(s) = -\frac{T_y \cdot S_z^s(s)}{\delta(s) \cdot I_z}$$

Obliczmy poszczególne składniki powyższego wzoru.

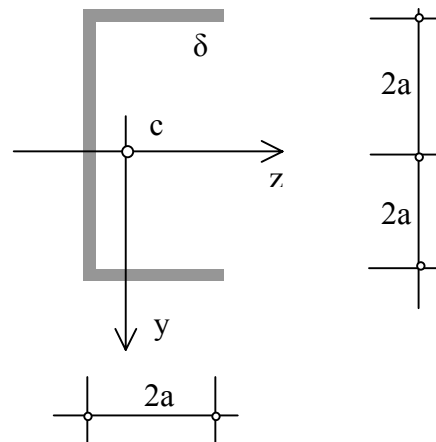
Z treści zadania wynika, że siła tnąca T_y jest stała i wynosi P .

Obliczmy moment statyczny I_z

Do wyznaczenia momentu bezwładności I_z wystarczy ustalenie położenia poziomej osi głównej centralnej. Ponieważ przekrój poprzeczny ma poziomą oś symetrii oś ta jest także osią główną centralną.

Moment bezwładności względem osi z obliczymy wykorzystując wzór Steinera. Wyrażenia, w których występuje mała wyższego rzędu δ^3 będziemy pomijać.

$$I_z = \frac{(4a)^3 \cdot \delta}{12} + 2 \cdot (2a)^2 \cdot 2a\delta = \frac{64}{3} a^3 \delta$$



Wyznamy naprężenie styczne w dolnej półce przekroju dla $s \in (0, 2a)$

Obliczmy moment statyczny odciętej części przekroju

$$S_z^s = y(s) \cdot F(s)$$

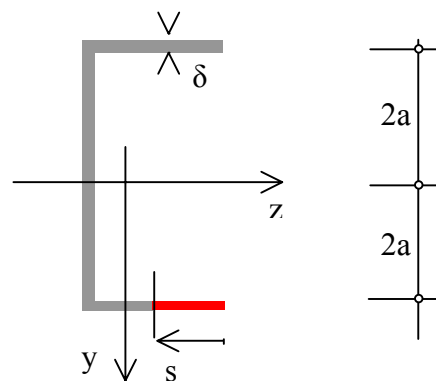
$y(s)$ - oznacza współrzędną środka ciężkości odciętej części przekroju

$F(s)$ pole powierzchni odciętej części przekroju

Dla $s \in (0, 2a)$

$$S_z^s = y(s) \cdot F(s) = 2a \cdot s \delta$$

Podstawiając do wzoru na naprężenie styczne obliczoną funkcję momentu statycznego otrzymamy:



$$\tau(s) = -\frac{T_y \cdot S_z^s(s)}{\delta(s) \cdot I_z} = -\frac{P \cdot 2as\delta}{\delta \frac{64}{3} a^3 \delta} = -\frac{6P \cdot s}{64a^2 \delta}$$

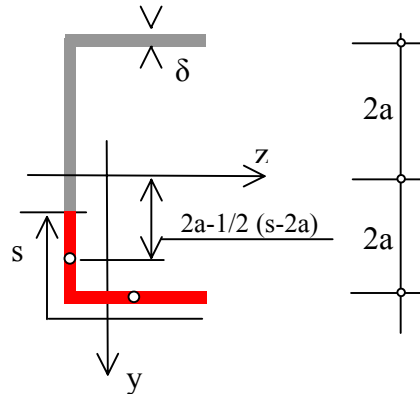
Znak minus oznacza, że zwrot naprężenia stycznego jest przeciwny do kierunku wzrostu współrzędnej łukowej s .

Wyznaczymy naprężenie styczne w ścianie środkika dla $s \in (2a, 6a)$

Obliczmy moment statyczny odciętej części przekroju dla $s \in (2a, 6a)$ $S_z^s = y(s) \cdot F(s)$

$$S_z^s = y(s) \cdot F(s) = 4a^2 \delta + \left[2a - \frac{1}{2}(s-2a) \right] \cdot (s-2a) \delta$$

$$S_z^s = \left(-\frac{1}{2}s^2 + 4sa - 2a^2 \right) \delta$$



Podstawiając do wzoru na naprężenie styczne obliczoną funkcję momentu statycznego otrzymamy:

$$\tau(s) = -\frac{T_y \cdot S_z^s(s)}{\delta(s) \cdot I_z} = -\frac{P \cdot \left(-\frac{1}{2}s^2 + 4sa - 2a^2 \right) \delta}{\delta \frac{64}{3} a^3 \delta} = -\frac{3P \cdot \left(-\frac{1}{2}s^2 + 4sa - 2a^2 \right)}{64a^3 \delta}$$

Znak minus oznacza, że zwrot naprężenia stycznego jest przeciwny do kierunku wzrostu współrzędnej łukowej s .

Wyznaczymy naprężenie styczne w górnej półce przekroju dla $s \in (6a, 8a)$

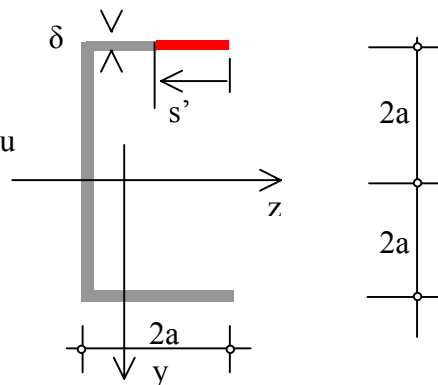
Wprowadźmy nową współrzędną łukową s' , której początek znajduje się na krawędzi górnej półki.

Obliczmy moment statyczny odciętej części przekroju

$$S_z^{s'} = y(s') \cdot F(s')$$

Dla $s' \in (0, 2a)$

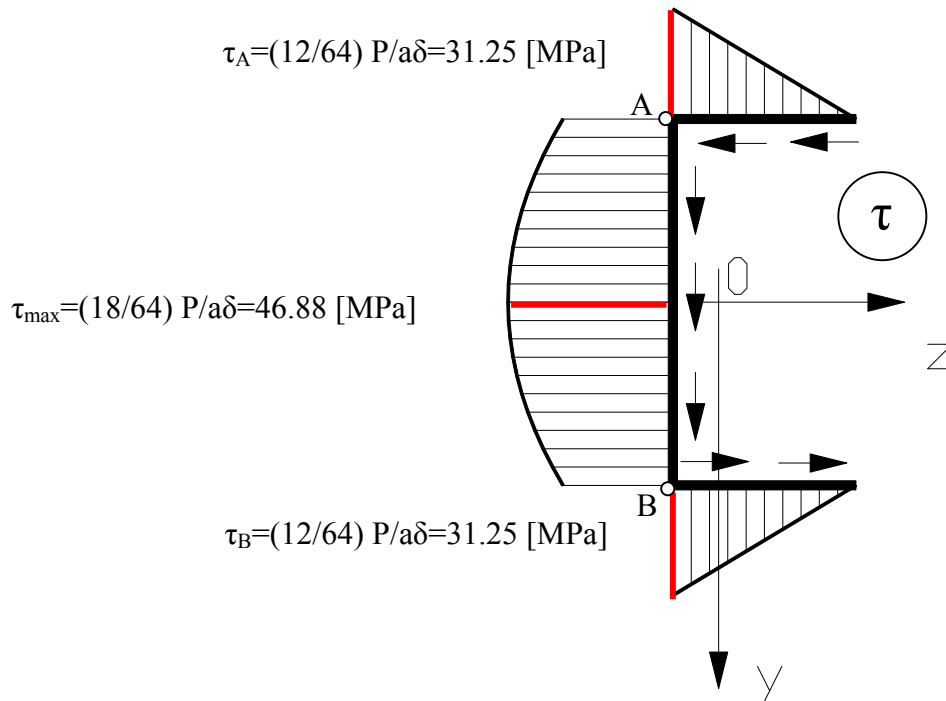
$$S_z^{s'} = y(s') \cdot F(s') = -2a \cdot s' \delta$$



Podstawiając do wzoru na naprężenie styczne obliczoną funkcję momentu statycznego otrzymamy:

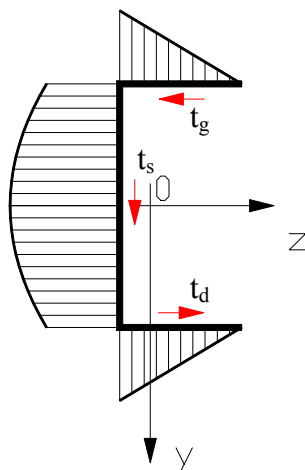
$$\tau(s') = -\frac{T_y \cdot S_z^{s'}(s)}{\delta(s) \cdot I_z} = \frac{P \cdot 2as' \delta}{\delta \frac{64}{3} a^3 \delta} = \frac{6P \cdot s'}{64a^2 \delta}$$

Narysujmy wykresy wyznaczonych funkcji naprężenia.
Oznaczmy zwroty naprężenia strzałkami.



Wyznamy położenie środka sił poprzecznych.

Policzmy sumę naprężeń stycznych działających w półkach górnej i dolnej oraz w środku.



Sumę naprężeń $\tau(s') = \frac{6P \cdot s'}{64a^2 \delta}$ na górnej półce t_g obliczymy z całki:

$$t_g = \int_{s'=0}^{s'=2a} \tau \delta \cdot ds' = \int_0^{2a} \frac{6Ps'}{64a^2 \delta} \delta \cdot ds'$$

$$t_g = \int_0^{2a} \frac{6Ps'}{64a^2\delta} \delta \cdot ds = \frac{6P \frac{1}{2} s'^2}{64a^2} \Big|_0^{2a} = \frac{3}{16} P$$

Suma naprężeń na dolnej półce t_d jest oczywiście taka sama jak na górnej.

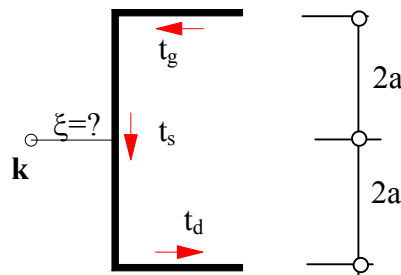
$$t_d = t_g$$

Sumę naprężeń $\tau(s) = -\frac{3P \cdot \left(-\frac{1}{2}s^2 + 4sa - 2a^2\right)}{64a^3\delta}$ w środku t_s obliczymy z całki:

$$t_s = \int_{s=2a}^{s=6a} \tau \delta \cdot ds = \int_{2a}^{6a} \frac{3P \cdot \left(-\frac{1}{2}s^2 + 4sa - 2a^2\right)}{64a^3\delta} \delta \cdot ds$$

$$t_s = P$$

Położenie środka sił poprzecznych obliczymy z warunku zerowania się momentów od sił w półkach i środku. Ponieważ środek sił poprzecznych znajduje się na osi symetrii do wyznaczenia pozostaje tylko współrzędna pozioma.



$$\sum M_k = t_g 2a + t_d 2a - t_s \xi = 0 \Rightarrow \frac{3}{16} P \cdot 2a + \frac{3}{16} P \cdot 2a - P \cdot \xi = 0 \Rightarrow \xi = \frac{3}{4} a = 3 \cdot [cm]$$