

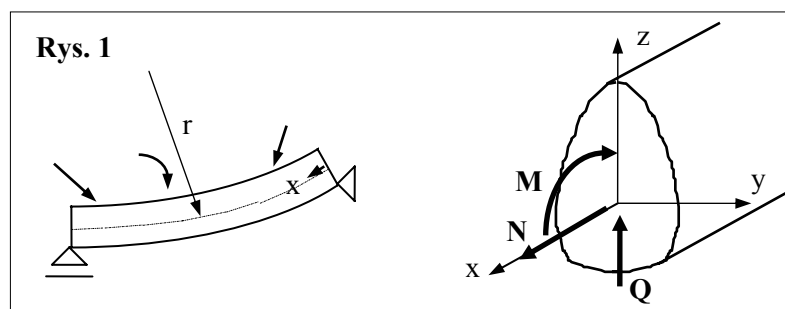
1. DEFINICJA

Prętem silnie zakrzywionym nazywamy pręt, którego oś jest płaską krzywą, a stosunek wymiaru przekroju poprzecznego „h” (leżącego w płaszczyźnie krzywizny) do promienia krzywizny osi ciężkości „r(x)” pręta spełnia warunek

$$h/r > 1/6$$

2. ZAŁOŻENIA

- * y, z - osie główne centralne przekroju poprzecznego
- * oś „z” leżąca w płaszczyźnie osi pręta jest osią symetrii przekroju
- * obciążenie leży w płaszczyznach równoległych do płaszczyzny osi pręta i jest symetryczne wzg. osi „z”
- * jedynymi niezerowymi naprężeniami są σ_x i τ_{xz}
- * obowiązuje hipoteza Bernoulliego (hipoteza płaskich przekrojów)



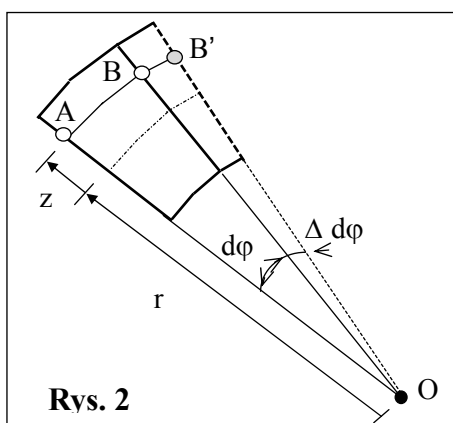
3. NAPRĘŻENIE NORMALNE σ_x

- * zasada superpozycji

$$\sigma_x = \sigma_{xN} + \sigma_{xM}$$

3.1. Naprężenia od siły osiowej N

- * odkształcenie polega na zmianie kąta wierzchołkowego o $\Delta d\varphi$, nie zmienia się krzywizna osi pręta



$$\overline{AB} = ds = (r + z) d\varphi \quad (2)$$

$$\overline{AB'} = ds' = (r + z) (d\varphi + \Delta d\varphi) \quad (3)$$

$$\overline{BB'} = ds' - ds = \Delta ds = (r + z) \Delta d\varphi \quad (4)$$

$$\varepsilon_{xN} = \frac{\Delta ds}{ds} = \frac{\Delta d\varphi}{d\varphi} = \text{const.} (z) \quad (5)$$

$$\varepsilon_{xN} = \sigma_{xN} / E \quad (\sigma_y \cong 0, \sigma_z \cong 0)$$

$$\sigma_{xN} = E \varepsilon_{xN} = C \quad (6)$$

- * z twierdzenia o równoważności układu sił zewnętrznych i wewnętrznych

$$N = \iint_A \sigma_{xN} dA \quad (7)$$

$$\sigma_{xN} = \frac{N}{A} \quad (8)$$

3.2. Naprężenia od momentu zginającego M

* odkształcenie polega na zmianie krzywizny pręta (obrót przekroju wokół osi obojętnej) - rysunek 3

Oznaczenia :

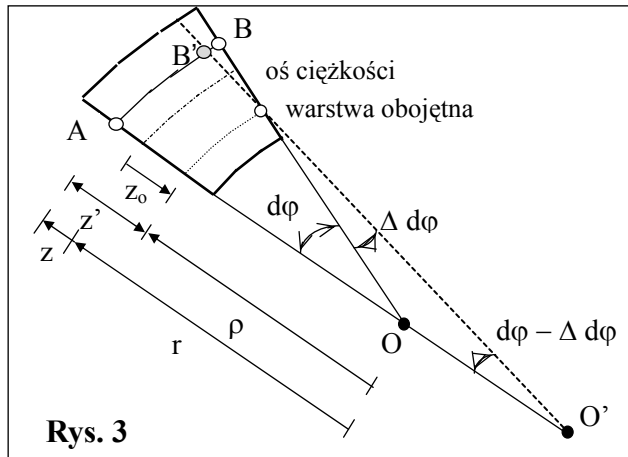
ρ - promień krzywizny osi obojętnej

z_0 - położenie osi obojętnej wzg. osi ciężkości

z' - odległość dowolnego włókna AB od warstwy obojętnej

r - promień krzywizny osi obojętnej

z - współrzędna dowolnego włókna AB (liczona od osi ciężkości)



Rys. 3

$$\overline{AB} = ds = (\rho + z') d\varphi \quad (9)$$

$$\overline{BB'} = \Delta ds = -z' \Delta d\varphi \quad (10)$$

$$\varepsilon_{xM} = \frac{\Delta ds}{ds} = -\frac{z'}{\rho + z'} \frac{\Delta d\varphi}{d\varphi} \quad (11)$$

$$\sigma_{xM} = E \varepsilon_{xM} = -E \frac{\Delta d\varphi}{d\varphi} \frac{z'}{\rho + z'} \quad (12)$$

$$-E \frac{\Delta d\varphi}{d\varphi} = \text{const} = K$$

$$\sigma_{xM} = K \frac{z'}{\rho + z'} \quad (13)$$

$$\sigma_{xM} = K \frac{r + z - \rho}{\rho + r + z - \rho} = K \frac{r + z - \rho}{r + z} \quad (13a)$$

* z twierdzenia o równoważności układu sił zewn. i wewn. zapisanego w osiach głównych centralnych

$$N = \iint_A \sigma_{xM} dA = K \iint_A \frac{z'}{\rho + z'} dA = 0 \quad (14)$$

$$M = \iint_A \sigma_{xM} z dA = K \iint_A \left(1 - \frac{\rho}{r + z}\right) z dA \quad (15)$$

lub też po wykorzystaniu osi obojętnej

$$M = \iint_A \sigma_{xM} z' dA = K \iint_A \frac{z'^2}{\rho + z'} dA \quad (15a)$$

Przekształćmy równanie (15)

$$\begin{aligned} M &= K \iint_A \left(1 - \frac{\rho}{r + z}\right) z dA = K \iint_A z dA - K\rho \iint_A \frac{z}{r + z} dA = 0 - K\rho \iint_A \frac{z}{r} \frac{r + z - z}{r + z} dA = \\ &= -K\rho \iint_A \frac{zr + z^2 - z^2}{r(r + z)} dA = -K\rho \iint_A \frac{z}{r} dA + K\rho \iint_A \frac{z^2}{r(r + z)} dA = 0 + K\rho \frac{1}{r^2} \iint_A \frac{r}{r + z} z^2 dA \end{aligned}$$

$$J^* \stackrel{\text{def}}{=} \iint_A \frac{r}{r + z} z^2 dA$$

$$M = K\rho \frac{J^*}{r^2} \quad \Rightarrow \quad K = \frac{M}{J^* \rho} r^2 \quad (16)$$

Przekształćmy także równanie (15a). W wyniku podzielenia wielomianów występujących w funkcji podcałkowej otrzymujemy

$$\frac{z'^2}{\rho + z'} = z' - \frac{z' \rho}{\rho + z'} \quad (17)$$

Wstawiając (17) do (15a) otrzymujemy

$$M = K \iint_A z' dA - K\rho \iint_A \frac{z'}{\rho + z'} dA = K S_{y_0} - K\rho \iint_A \frac{z'}{\rho + z'} dA \quad (18)$$

S_{y_0} oznacza moment statyczny przekroju względem osi obojętnej ($\neq 0$, gdyż oś obojętka nie pokrywa się z osią ciężkości) i wynosi: $S_{y_0} = A z_0$

Ostatnia całka występująca w (18) wynosi zero - wynika to wprost z warunku równoważności (14). Stąd ostatecznie mamy następujące równanie

$$M = K A z_0 \quad \Rightarrow \quad K = \frac{M}{A z_0} = \frac{M}{A (r - \rho)} \quad (19)$$

Możemy teraz wyznaczyć ze wzoru (13a) naprężenia wywołane działaniem momentu zginającego.

$$\sigma_{xM} = \frac{M}{A (r - \rho)} \frac{r + z - \rho}{r + z}$$

Pomnóżmy licznik i mianownik przez r , a następnie dodajmy i odejmijmy od licznika iloczyn ρz . Otrzymujemy wówczas:

$$\begin{aligned} \sigma_{xM} &= \frac{M}{A (r - \rho) r} \frac{r^2 + r z - r \rho + \rho z - \rho z}{r + z} = \frac{M [r (r - \rho) + z (r - \rho) + \rho z]}{A r (r - \rho) (r + z)} = \\ &= \frac{M [(r - \rho) (r + z) + \rho z]}{A r (r - \rho) (r + z)} = \frac{M}{A r} + \frac{\rho}{A (r - \rho) r^2} M r \frac{z}{r + z} \end{aligned} \quad (20)$$

Przyrównując wartość stałej K z równania (16) do tej z równania (19) otrzymujemy

$$\frac{M}{A (r - \rho)} = \frac{M}{J^* \rho} r^2 \quad \Rightarrow \quad \frac{\rho}{A (r - \rho) r^2} = \frac{1}{J^*} \quad (21)$$

Po wstawieniu (21) do (20) mamy

$$\sigma_{xM} = \frac{M}{A r} + \frac{M r}{J^*} \frac{z}{r + z} \quad (22)$$

3.3. Całkowite naprężenia normalne

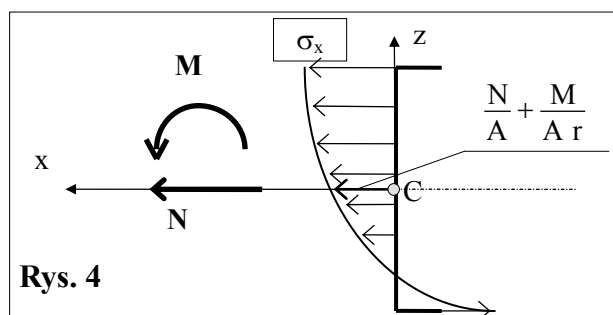
Całkowite naprężenie normalne będące sumą naprężenia wywołanego siłą osiową N i momentem zginającym M otrzymujemy przez wysumowanie (8) i (22). Ostatecznie otrzymujemy:

$$\sigma_x = \frac{N(x)}{A} + \frac{M(x)}{A r(x)} + \frac{M(x) r(x)}{J^*} \frac{z}{r(x) + z} \quad (23)$$

$$J^* \stackrel{\text{def}}{=} \iint_A \frac{r(x)}{r(x) + z} z^2 dA \quad (24)$$

Znaki I i III członu równania (23) ustala się jak w klasycznym mimośrodowym rozciąganiu pręta prostego. Przy ustalaniu znaku członu II można posługiwać się „regułką” mówiącą, że jeżeli moment M powoduje wzrost krzywizny pręta to znak jest „+”, jeżeli natomiast moment prostuje pręt to znak jest „-”.

Z równania (23) widać, że rozkład naprężeń - rysunek 4 - normalnych jest **hiperboliczny**, mimo że korzystaliśmy z równań liniowej teorii sprężystości. Jest to spowodowane krzywoliniowym kształtem pręta.



3.4. „Moment bezwładności” J^*

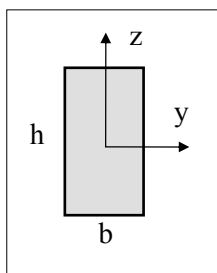
Całka J^* - równanie (24) - może być przedstawiona w postaci zamkniętej tylko dla prostych kształtów jak np. prostokąt i trapez. We wszystkich innych przypadkach należy skorzystać z rozwinięcia funkcji podcałkowej w szereg potęgowy i całkować wyraz po wyrazie.

$$\begin{aligned}
 J^* &= \iint_A z^2 \frac{1}{1 + \frac{z}{r(x)}} dA = \iint_A z^2 \left(1 - \frac{z}{r} + \frac{z^2}{r^2} - \frac{z^3}{r^3} + \dots \right) dA = \\
 &= \iint_A z^2 dA - \frac{1}{r} \iint_A z^3 dA + \frac{1}{r^2} \iint_A z^4 dA - \frac{1}{r^3} \iint_A z^4 dA + \dots
 \end{aligned} \quad (25)$$

3.5. Przekrój prostokątny

Całka J^* dla przekroju prostokątnego wynosi:

$$J^* = b r^2 \left(r \ln \frac{2r+h}{2r-h} - h \right)$$



wówczas

$$\frac{M r}{J^*} = \frac{M r}{b r^2 \left(r \ln \frac{2r+h}{2r-h} - h \right)} = \frac{M}{b h r \left(\frac{r}{h} \ln \frac{2r+h}{2r-h} - 1 \right)} = \frac{M}{A r \psi}$$

$$\psi = \frac{r}{h} \ln \frac{2r+h}{2r-h} - 1 \quad (26)$$

$$\sigma_x = \frac{N}{A} + \frac{M}{A r} + \frac{1}{\psi} \frac{M}{A r} \frac{z}{r+z} \quad (27)$$

* Analiza naprężeń w płęcie o przekroju prostokątnym

r/h	1	2	4	6
J^*/J_y	1.183	1.039	1.009	1.004

$$J_y = \frac{b h^3}{12}$$

Widać, że dla stosunku $(r/h) \geq 6$ moment J^* jest praktycznie równy „klasycznemu” momentowi bezwładności dla prostokąta J_y .

Naprężenie normalne ma wówczas postać

$$\sigma_x = \frac{N}{A} + \frac{M}{A r} + \frac{M r}{J_y} \frac{z}{r+z} \quad (28)$$

Zakładając, że $r \rightarrow \infty$, co oznacza że pręt zakrzywiony staje się prętem prostym otrzymujemy następujące warunki:

$$\frac{M}{A r} \rightarrow 0$$

$$\frac{r z}{r+z} = \frac{z}{1 + \frac{z}{r}} \rightarrow z$$

Naprężenie normalne określone jest teraz zależnością:

$$\sigma_x = \frac{N}{A} + \frac{M}{J_y} z \quad (29)$$

Otrzymaliśmy zatem wzór jak w klasycznym zadaniu pręta prostego mimośrodowo rozciąganego.

W praktyce już przy stosunku $(r/h) \geq 6$ pręty **zakrzywione** liczy się **jak** pręty **proste**. Jako dowód potraktujmy oszacowanie błędu, jaki popełnia się przy takim sposobie potraktowania pręta zakrzywionego.

* pręt prosty

$$\sigma_x^{\max} = \frac{N}{A} + \frac{M}{J_y} \frac{h}{2} = \frac{N}{A} + \frac{12 M h}{b h^3} \frac{h}{2} = \frac{N}{A} + 6 \frac{M}{A h}$$

$$\sigma_x^{\min} = \frac{N}{A} - \frac{M}{J_y} \frac{h}{2} = \frac{N}{A} - 6 \frac{M}{A h}$$

* pręt zakrzywiony

$$\sigma_x^{\max} = \frac{N}{A} + \frac{M}{A 6 h} + \frac{12 M}{b h^3} \frac{6 h \frac{h}{2}}{6 h + \frac{h}{2}} = \frac{N}{A} + 5.705 \frac{M}{A h}$$

$$\sigma_x^{\min} = \frac{N}{A} + \frac{M}{A 6 h} + \frac{12 M}{b h^3} \frac{6 h \left(-\frac{h}{2}\right)}{6 h - \frac{h}{2}} = \frac{N}{A} - 6.379 \frac{M}{A h}$$

* **WNIOSEK :** zastosowanie teorii pręta prostego daje oszacowanie naprężeń z nadmiarem (a więc bezpieczne) ok. 4.9% dla naprężenia maksymalnego i ok. 6.3% dla naprężenia minimalnego.