





WYTRZYMAŁOŚĆ MATERIAŁÓW II

ĆWICZENIA NR - 3 -

ŚR TP 17:05 – 18:45

s. 109 C-7

Mgr inż. Eryk Mączka







5. CIENKOŚCIAN I TEORIA WŁASOWA

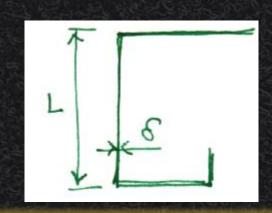






PROLOG:

Pręt cienkościenny - jest to taki pręt, w którym jeden z wymiarów poprzecznych (grubość ścianki) jest nieporównalnie mały w stosunku do drugiego.



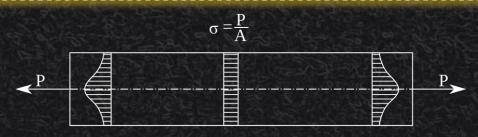
$$\frac{\delta}{L} \le \frac{1}{8}$$

δ – grubość ściankiL – długość ścianki

Aby rozwiązać pręt cienkościenny nie możemy skorzystać z teorii stosowanych w prętach zwartych. W prętach zwartych korzysta się z hipotez:

- z założenia płaskich przekrojów Bernoulliego,
- zasady Saint Venanta.

Te hipotezy dla cieńkościanów nie działają.



S-V - W bezpośredniej bliskości końców stan naprężenia odpowiada rzeczywistemu stanowi obciążenia. W dostatecznej odległości od końców uśrednia się i równy jest sumie sił podzielonej przez pole przekroju pręta.

Wzór na naprężenia normalne nie działa bez zastrzeżeń.







Podstawowe teorie do "cieńkościanów":

- 1. Własowa zadanie nr 5.
- 2. Wintera (nośność podkrytyczna i nadkrytyczna).
- 3. Załomów.

Założenia Własowa:

- 1. Powierzchnia środkowa deformuje się tak, jakby w płaszczyźnie każdego przekroju poprzecznego (y,z) rozpostarta była na linii środkowej sztywna tarcza, idealnie jednak wiotka w kierunku (x), tak że możliwa jest swobodna deplanacja w kierunku osi pręta (hipoteza sztywnego konturu) kształtu powierzchni środkowych).
- 2. Powierzchnia środkowa nie doznaje odkształceń kątowych (warunki swobody skręcania).
- 3. Wartość naprężenia normalnego σ_x dominuje nad pozostałymi naprężeniami normalnymi.





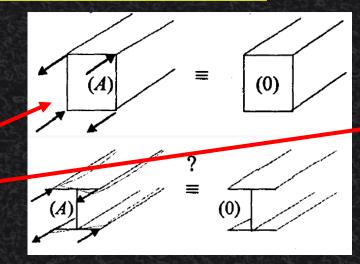


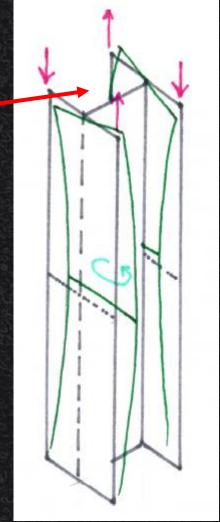
W prętach cienkościennych należy rozpatrywać nie tylko statyczną, ale również kinematyczną równoważność układów sił.

W tym celu wprowadzimy pojęcie siły przekrojowej – bi-moment (para momentów) (para sił=moment)

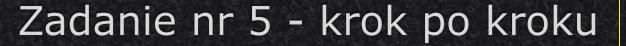
Dlaczego?

Deformacje prętów różnią się jakościowo. Zaburzenia "lokalne" w prętach cienkościennych mogą rozchodzić się wzdłuż całej ich długości. Nie możemy pominąć skręcenia pręta zginanego nawet w płaszczyźnie głównej.









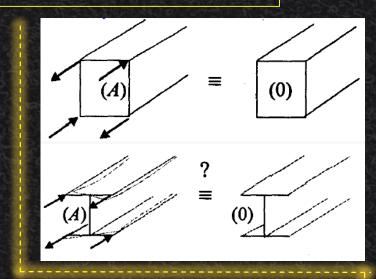


Taki układ sił jak widać na rysunkach dla układów zwartych (0 - prostokąt) jest **NICZYM**.

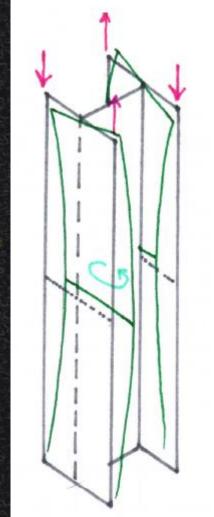
W konstrukcjach cienkościennych mamy dodatkową siłę wewnętrzną (czyli **bi-moment** parę momentów).

Siły wewnętrzne skojarzone z odpowiednimi charakterystykami geometrycznymi dają nam naprężenia.

W prętach o przekroju zwartym mamy 6 sił wewnętrznych (3 momenty i 3 siły). By wyznaczyć naprężenia wystarczą nam charakterystyki geometryczne w oparciu o współrzędne opisujące płaszczyznę przekroju x_0z



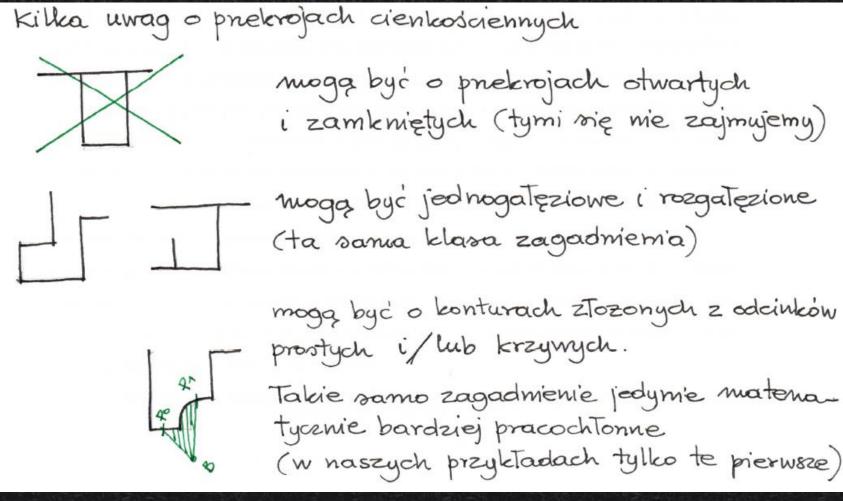
W prętach cienkościennych mamy 8 sił wewnętrznych, by wyznaczać naprężenia potrzebujemy odpowiednio więcej charakterystyk geometrycznych. (Geometria przekroju musi być opisana precyzyjniej – w tym celu wprowadza się nową współrzędną – współrzędną wycinkową ω).







Rodzaje przekrojów cienkościennych do rozwiązywania:







5. ZADANIE Z CIENKOŚCIANÓW





Cel:

Celem zadania jest wyznaczenie naprężeń uwzględniających efekty cienkościenne (miejscowa utrata stateczności).

Procedura:

1. Zadanie rozpoczynamy od prawidłowego przyjęcia danych. (układ początkowy jest narzucony)

Uwagi:

- Cyfry w prostokątach oznaczają nr ścianki (i przekroju poprzecznego).
- Cyfry w okregach numery wezłów
- Narzucony jest biegun początkowy i punkt początkowy - potrzebny do wyznaczenia współrzędne wycinkowej (normalnie w zadaniach możemy wybrać dowolne miejsce położenia Bieguna początkowego, punkt początkowy podobnie lecz na konturze przekroju).
- Grubości przekroju poszczególnych ścianek są reprezentowane jako linie.
- C punkt na zadanej ściance w odległości względnej . ¿ liczymy zgodnie z kierunkiem strzałki na danej ściance.

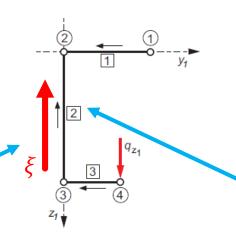
Dla pręta cienkościennego o przekroju i schemacie statycznym pokazanymi na rysunku:

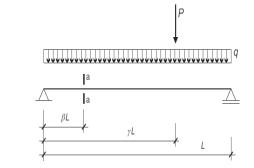
- wyznaczyć charakterystyki geometryczne: I_y , I_z , K_s , I_ω oraz \bar{S}_y , \bar{S}_z , \bar{S}_ω w punkcie C przekroju pręta cienkościennego,
- \bullet wyznaczyć wartości i sporządzić wykresy sił przekrojowych: $M_y,\,M_z,\,T_y,\,T_z,\,M_s,\,M_\omega$ i B,
- w przekroju a–a wyznaczyć wartości naprężeń normalnych σ_x i zilustrować je wykresami oraz naprężenie styczne τ w punkcie \mathbf{C} ; naszkicować rozkład naprężenia τ na grubości ścianki w punkcie \mathbf{C} .

dla belki

Dane:

dla przekroju





schemat statyczny – 1 L = 5 m przekrój a-a – $\beta = 0.35$ G = 0.4

C – odcinek 2 ($\xi = 0.30$)

$$P_{y_1} = 0$$
 $P_{z_1} = 0$
 $q_{y_1} = 0$ $q_{z_1} = 3 \text{ kN/m}$

 $L_1 = 20 \, \text{cm}$

 $L_2 = 30 \, \text{cm}$

 $L_3 = 13 \, \text{cm}$

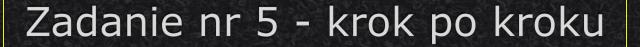
B – punkt 2

 P_0 – punkt 3

d = 10

obc – punkt 4 (obciążenie przyłożone w punkcie 4)







Uwagi CD.:

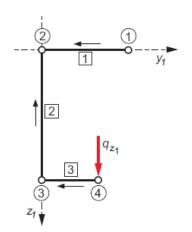
- Obciążenie może być w postaci siły skupionej albo obciążenia rozłożonego. Każdy będzie miał tylko 1 z 4 wersji obciążenia (Py, Pz, qy, qz). Punkt przyłożenia obciążenia jest narzucony.
- Dane dla belki są oddzielne dla dwóch typów schematów – belki swobodnie podpartej lub wspornika.
- Schemat podparcia jest ważny dla końcowych wzorów, z których będzie się korzystać. (wzory na stronie ZWM)

Dla pręta cienkościennego o przekroju i schemacie statycznym pokazanymi na rysunku:

- wyznaczyć charakterystyki geometryczne: I_y , I_z , K_s , I_ω oraz \bar{S}_y , \bar{S}_z , \bar{S}_ω w punkcie C przekroju pręta cienkościennego,
- wyznaczyć wartości i sporządzić wykresy sił przekrojowych: $M_y,\,M_z,\,T_y,\,T_z,\,M_s,\,M_\omega$ i B,
- w przekroju a–a wyznaczyć wartości naprężeń normalnych σ_x i zilustrować je wykresami oraz naprężenie styczne τ w punkcie \mathbf{C} ; naszkicować rozkład naprężenia τ na grubości ścianki w punkcie \mathbf{C} .

Dane:

dla przekroju



$$L_1 = 20 \,\mathrm{cm}$$

 $L_2 = 30 \,\mathrm{cm}$

$$L_3 = 13 \,\mathrm{cm}$$

$$d = 10$$

B – punkt 2

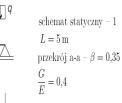
$$P_0 - punkt 3$$

C – odcinek 2 ($\xi = 0.30$)

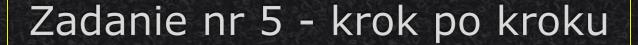
$$P_{y_1} = 0 \qquad P_{z_1} = 0$$

$$q_{y_1} = 0$$
 $q_{z_1} = 3 \,\mathrm{kN/m}$

obc – punkt 4 (obciążenie przyłożone w punkcie 4)





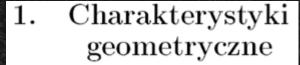




- 1. Ustalić dla każdej ścianki cienkościanu jej grubość, którą wyraża się wzorem.
- 2. Wyznaczyć pola powierzchni ścianek cienkościanu oraz całkowite jego pole.
- 3. Wyznaczyć momenty statyczne ścianek oraz całkowity moment statyczny cienkościanu w osiach początkowych y_1, z_1 .
- 4. Wyznaczyć położenie środka ciężkości
- 5. Narysować położenie osi centralnych.

 $L_{scianki}$ - długość ścianki d - stała, narzucona wartość w projekcie

 δ – grubość ścianki cienkościanu





$$\delta_1 = \frac{20}{d} = 2.0 \,\text{cm}$$
 $\delta_2 = 3.0 \,\text{cm}$ $\delta_3 = 1.3 \,\text{cm}$

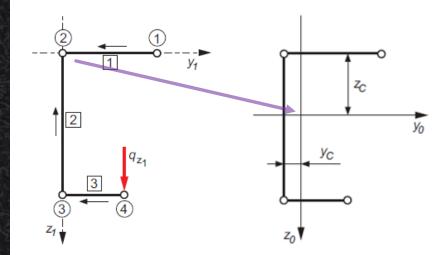
$$A = 20 \cdot 2.0 + 30 \cdot 3.0 + 13 \cdot 1.3 = 146.9 \,\mathrm{cm}^2$$

$$S_{y_1} = 20 \cdot 2, 0 \cdot 0 + 30 \cdot 3, 0 \cdot \frac{30}{2} + 13 \cdot 1, 3 \cdot 30 = 1857 \,\mathrm{cm}^3$$

$$S_{z_1} = 20 \cdot 2.0 \cdot \frac{20}{2} + 30 \cdot 3.0 \cdot 0 + 13 \cdot 1.3 \cdot \frac{13}{2} = 509.9 \,\mathrm{cm}^3$$

$$y_C = \frac{509,9}{146,9} = 3,47 \,\mathrm{cm}$$

$$z_{C} = \frac{1857}{146.9} = 12,64 \,\mathrm{cm}$$









1. Wyznaczyć w układzie centralnym charakterystyki geometryczne korzystając z tw. Steinera.

Uwagi:

- Licząc centralne momenty bezwładności w części wzoru uwzględniającego wartość środkową pomijamy grubość ścianki do potęgi trzeciego stopnia.
- Ścianki cienkościanu są prostokątem, zatem moment dewiacji od nich jest 0, natomiast część momentu dewiacji z tw. Steinera (przesunięcie układu) liczy się normalnie!!!

Przykład na podstawie zaznaczonej ściank

$$I_{y0,1} = \frac{100}{12} + \text{cz. z Tw. Steinera}$$

1.2. Centralne momenty bezwładności

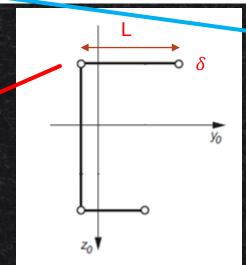
$$I_{y_0} = 20 \cdot 2.0 \cdot (-12.64)^2 + \frac{3.0 \cdot 30^3}{12} + 30 \cdot 3.0 \cdot \left(\frac{30}{2} - 12.64\right)^2 + 13 \cdot 1.3 \cdot (30 - 12.64)^2 =$$

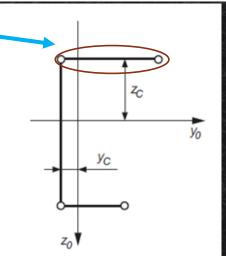
$$= 18735 \text{ cm}^4$$

$$I_{z_0} = \frac{2.0 \cdot 20^3}{12} + 20 \cdot 2.0 \cdot \left(\frac{20}{2} - 3.47\right)^2 + 30 \cdot 3.0 \cdot (-3.47)^2 + \frac{1.3 \cdot 13^3}{12} +$$

$$+ 13 \cdot 1.3 \cdot \left(\frac{13}{2} - 3.47\right)^2 = 4516 \text{ cm}^4$$

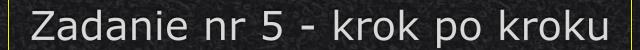
$$I_{y_0 z_0} = 20 \cdot 2,0 \cdot (-12,64) \cdot \left(\frac{20}{2} - 3,47\right) + 30 \cdot 3,0 \cdot \left(\frac{30}{2} - 12,64\right) \cdot (-3,47) + 13 \cdot 1,3 \cdot (30 - 12,64) \cdot \left(\frac{13}{2} - 3,47\right) = -3150 \,\mathrm{cm}^4$$





POMIJA SIĘ!!! (TYCZY SIĘ TO WSZYSTKICH ŚCIANEK)

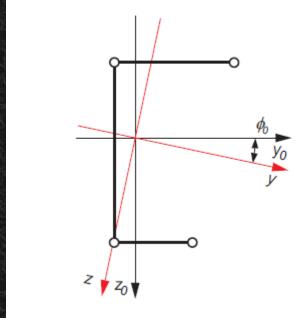






- 1. Wyznaczyć kąt φ_0 osie główne centralne.
- 2. Zaznaczyć osie główne centralne na rysunku.

1.3. Osie główne



$$tg (2 \varphi_0) = -\frac{2 \cdot (-3150)}{18735 - 4516} = 0,443$$

$$\varphi_0 = 11,95^{\circ}$$

$$\tan(2\varphi_0) = \frac{2 \cdot I_{y0,z0}}{I_{z0} - I_{y0}}$$





Uwagi:

Do dalszych obliczeń niezbędne będą nam wykresy współrzędnych ścianek y, z oraz ω (wsp.wycinkowa). Na tym etapie obliczeniowym wykresy współrzędnych y,z muszą być określone w układzie głównym centralnym, natomiast współrzędna wycinkowa określana jest względem bieguna początkowego i punktu początkowego.

Procedura: - Cz. I (y,z)

- 1. Odczytać współrzędne ścianek (początek i koniec ścianki gdyż zmiany są "liniowe") w układzie początkowym (y1,z1).
- 2. Przenieść wzorem (obliczenia) te współrzędne do układu centralnego.
- 3. Przenieść wzorem (obliczenia) te współrzędne do układu głównego centralnego.
- 4. Narysować wykresy współrzędnych cienkościanu dla układu głównego centralnego y,z.

$$y = y_0 \cdot \cos(\varphi_0) + z_0 \cdot \sin(\varphi_0)$$
$$y_0 = y_1 - y_c$$
$$z = (-)y_0 \cdot \sin(\varphi_0) + z_0 \cdot \cos(\varphi_0)$$
$$z_0 = z_1 - z_c$$

1.4. Wykresy współrzędnych

$$y^{(1)} = (20 - 3,47) \cdot \cos(11,95^{\circ}) + (0 - 12,64) \cdot \sin(11,95^{\circ}) = 13,55 \text{ cm}$$

$$y^{(2)} = (0 - 3,47) \cdot \cos(11,95^{\circ}) + (0 - 12,64) \cdot \sin(11,95^{\circ}) = -6,01 \text{ cm}$$

$$y^{(3)} = (0 - 3,47) \cdot \cos(11,95^{\circ}) + (30 - 12,64) \cdot \sin(11,95^{\circ}) = 0,20 \text{ cm}$$

$$y^{(4)} = (13 - 3,47) \cdot \cos(11,95^{\circ}) + (30 - 12,64) \cdot \sin(11,95^{\circ}) = 12,92 \text{ cm}$$

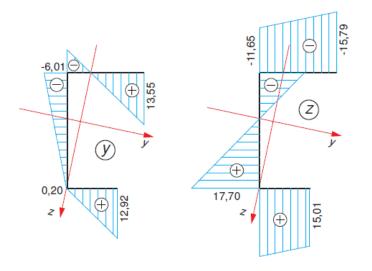
$$z^{(1)} = -(20 - 3,47) \cdot \sin(11,95^{\circ}) + (0 - 12,64) \cdot \cos(11,95^{\circ}) = -15,79 \text{ cm}$$

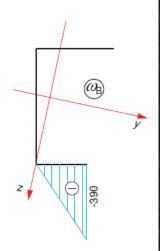
$$z^{(2)} = -(0 - 3,47) \cdot \sin(11,95^{\circ}) + (0 - 12,64) \cdot \cos(11,95^{\circ}) = -11,65 \text{ cm}$$

$$z^{(3)} = -(0 - 3,47) \cdot \sin(11,95^{\circ}) + (30 - 12,64) \cdot \cos(11,95^{\circ}) = 17,70 \text{ cm}$$

$$z^{(4)} = -(13 - 3,47) \cdot \sin(11,95^{\circ}) + (30 - 12,64) \cdot \cos(11,95^{\circ}) = 15,01 \text{ cm}$$

$$\omega^{(1)} = 0$$
 $\omega^{(2)} = 0$ $\omega^{(3)} = 0$ $\omega^{(4)} = -30 \cdot 13 = -390 \,\mathrm{cm}^2$





Cz. I (y,z)





Uwagi:

- (wsp. wycinkowa) podwójne zakreślone pole trójkąta. Daną współrzędną oblicza się, jako zmianę kąta wyrażoną poprzez zakreślone pole (pole trójkąta w tych przypadkach).
- Odległość Biegun Punkt początkowy to ramię (podstawa zakreślanego trójkąta), a przejście punkt początkowy – punkt szukany to wysokość trójkąta.
- Zakreślony kąt dla n- układu y,z znakuje się następująco:

Obrót w lewo – "-" Obrót w prawo – "+"

Zakreślony kąt definiuje ZNAK WSPÓŁRZĘDNEJ!

Procedura: - Cz. II (ω)

- 1. Wyznaczyć współrzędne wycinkowe dla całego cienkościanu.
- 2. Narysować wykres.

Jak wyznacza się współrzędną wycinkową – NASTĘPNY SLAJD

1.4. Wykresy współrzednych

$$y^{(1)} = (20 - 3,47) \cdot \cos(11,95^{\circ}) + (0 - 12,64) \cdot \sin(11,95^{\circ}) = 13,55 \text{ cm}$$

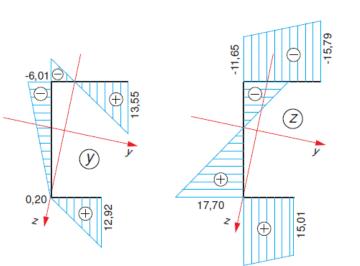
$$y^{(2)} = (0 - 3,47) \cdot \cos(11,95^{\circ}) + (0 - 12,64) \cdot \sin(11,95^{\circ}) = -6,01 \text{ cm}$$

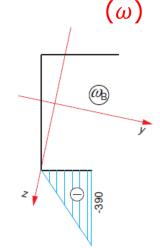
$$y^{(3)} = (0 - 3,47) \cdot \cos(11,95^{\circ}) + (30 - 12,64) \cdot \sin(11,95^{\circ}) = 0,20 \text{ cm}$$

$$y^{(4)} = (13 - 3,47) \cdot \cos(11,95^{\circ}) + (30 - 12,64) \cdot \sin(11,95^{\circ}) = 12,92 \text{ cm}$$

$$\begin{split} z^{(1)} &= -(20-3.47) \cdot \sin(11.95^\circ) + (0-12.64) \cdot \cos(11.95^\circ) = -15.79 \, \mathrm{cm} \\ z^{(2)} &= -(0-3.47) \cdot \sin(11.95^\circ) + (0-12.64) \cdot \cos(11.95^\circ) = -11.65 \, \mathrm{cm} \\ z^{(3)} &= -(0-3.47) \cdot \sin(11.95^\circ) + (30-12.64) \cdot \cos(11.95^\circ) = 17.70 \, \mathrm{cm} \\ z^{(4)} &= -(13-3.47) \cdot \sin(11.95^\circ) + (30-12.64) \cdot \cos(11.95^\circ) = 15.01 \, \mathrm{cm} \end{split}$$

$$\omega^{(1)} = 0 \qquad \quad \omega^{(2)} = 0 \qquad \quad \omega^{(3)} = 0 \qquad \quad \omega^{(4)} = -30 \cdot 13 = -390 \, \mathrm{cm}^2$$







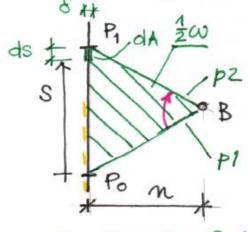
WYDZIAŁ BUDOWNICTWA LADOWEGO I WODNEGO

Zadanie nr 5 - krok po kroku

Wyznaczanie współrzędnej biegunowej w punkcie ω

$$\omega_{B(P1)} = 2 \cdot \frac{s \cdot n}{2}$$

Pole wycintowe (w)



Rys. 6 dA = S.ds

Po-początek zliczania współnędnej wycinkowej B-początkowy biegun wycinkowy (względem

niego wyznaczamy współrzędną w)

p1 - promieri wodzący punktu Po

P2- promien wodzący punktu P1

2ω - pole zakreślone prez promień wodzący

(- kierunek obrotu promienia wodzącego Współrzedna ω jest dodatnia jereli promieni obraca nię zgodnie z kierunkiem dodatniego kąta okierowanego.

$$\omega_{B}(P_{0}) = 0$$
 (z definicji)

 $\omega_{B}(P_{1}) = \omega_{B}(P_{0}) + \omega$ (podwojone pole zakreślone przez promień wodzący)





Procedura:

- Wyznaczyć z wzoru trapezów charakterystyki geometryczne w osiach głównych centralnych (momenty bezwładności) korzystając z wykresów współrzędnych.
- 2. Wyznaczyć ze wzoru K_s współczynnik potrzebny do naprężeń przy skręcaniu.
- 3. Wyznaczy momenty dewiacji dla współrzędnej wycinkowej względem osi głównych centralnych y i z (również wykorzystać wykresy współrzędnych i wzór trapezów).

Wzory trapezów i innych – NASTĘPNY SLAJD

Uwagi:

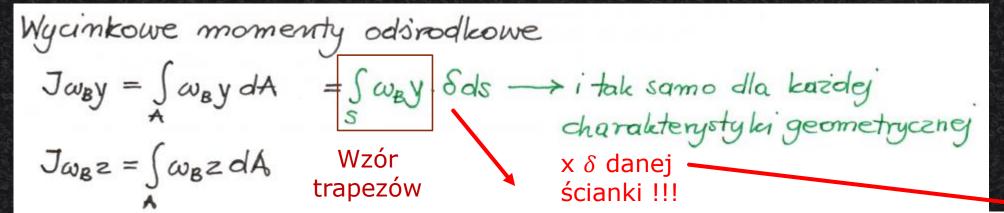
 Wyznaczanie momentów dewiacji dla współrzędnej wycinkowej potrzebne jest do wyznaczenia faktycznego położenia Głównego Bieguna Wycinkowego i wyznaczenia Głównej Współrzędnej Wycinkowej. – analogia jak z wyznaczaniem głównych centralnych momentów bezwładności (wartości max i min).

$x \delta$ danej Momenty bezwładności ścianki!!! $I_y = \frac{20}{6} \left[2 \cdot \left((-15,79)^2 + (-11,65)^2 \right) + 2 \cdot (-15,79) \cdot (-11,65) \right] \left(2,0 \right)$ $+\frac{30}{6} \left[2 \cdot \left((-11,65)^2 + (17,70)^2\right) + 2 \cdot (-11,65) \cdot (17,70)\right] \left(3,0\right) +$ $+\frac{13}{6} \left[2 \cdot \left((17,70)^2 + (15,01)^2 \right) + 2 \cdot (17,70) \cdot (15,01) \right] \cdot \left(1,3 \right) = 19402 \,\mathrm{cm}^4$ $I_z = \frac{20}{6} \left[2 \cdot \left((13,55)^2 + (-6,01)^2 \right) + 2 \cdot (13,55) \cdot (-6,01) \right] \left(\cdot 2,0 \right) +$ $+\frac{30}{6}\left[2\cdot\left((-6.01)^2+(0.20)^2\right)+2\cdot(-6.01)\cdot(0.20)\right]\cdot 3.0$ $+\frac{13}{6} \left[2 \cdot \left((0,20)^2 + (12,92)^2 \right) + 2 \cdot (0,20) \cdot (12,92) \right] \left(\cdot 1, \right) = 3849 \,\mathrm{cm}^4$ $K_s = \frac{1}{3} \sum l_i \delta_i^3 = \frac{1}{3} (20 \cdot 2,0^3 + 30 \cdot 3,0^3 + 13 \cdot 1,3^3) = 332,9 \text{ cm}^4$ $I_{\omega_B y} = \frac{13}{6} \left[2 \cdot 12,92 \cdot (-390) + 0,20 \cdot (-390) \right] \left(1,3 \right) = -28594 \,\mathrm{cm}^5$

 $I_{\omega_{Bz}} = \frac{13}{c} \left[2 \cdot 15,01 \cdot (-390) + 17,70 \cdot (-390) \right] \left(1,3 \right) = -52422 \,\mathrm{cm}^5$

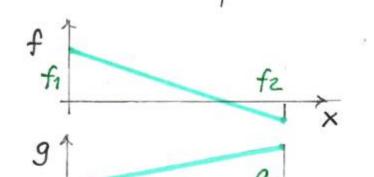






Wzór trapezów

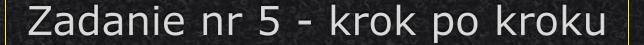
Dezów $I_y = \frac{20}{6} \left[2 \cdot \left((-15,79)^2 + (-11,65)^2 \right) + 2 \cdot (-15,79) \cdot (-11,65) \right] \cdot 2,0 + 2$ 2. Wzór trapezów



$$\int_{L} f(x) g(x) dx = \frac{L}{6} \left[2 \cdot (f_{1}g_{1} + f_{2}g_{2}) + f_{1}g_{2} + f_{2}g_{1} \right]$$

Wynik ścisty dla funkcji co najwyzej Liniowych.







1. Wyznaczyć **z wzoru** położenie głównego bieguna wycinkowego.

Uwagi:

 Na początku był Biegun początkowy i punkt początkowy, teraz szukamy głównego bieguna wycinkowego (jego położenia). Z jego pomocą będzie można ustalić główną współrzędną wycinkową i jej zmiany.

(Analogia jak przy głównym centralnym momencie bezwładności, osiach i wartościach ekstremalnych.)

1.6. Główny biegun wycinkowy

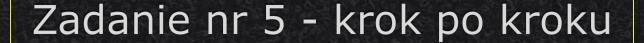
$$y^{(A)} = -6.01 + \frac{-52422}{19402} = -6.01 - 2.70 = -8.71 \text{ cm}$$

 $z^{(A)} = -11.65 - \frac{-28594}{3849} = -11.65 + 7.43 = -4.22 \text{ cm}$

GTówny biegun wycinkowy (A)
$$Z_A = Z_B + \alpha_Z \qquad \alpha_Z = -\frac{J\omega_B y}{J_Z}$$

$$y_A = y_B + \alpha_y \qquad \alpha_y = \frac{J\omega_B z}{J_y}$$





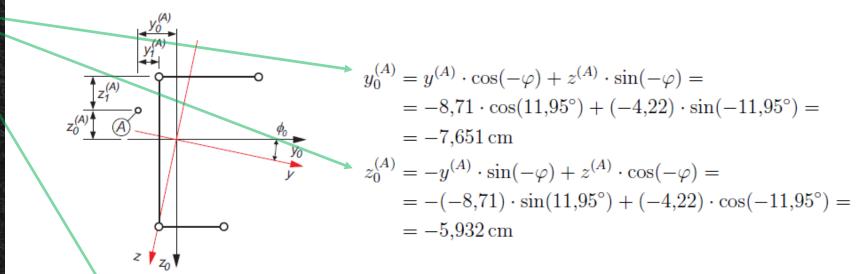


- 1. Wyznaczyć **ze wzorów** współrzędne w układzie początkowym y1,z1.
- 2. Oznaczyć na rysunku odległości i główny biegun wycinkowy.

Uwagi:

Uzyskane w poprzednim punkcie położenie Głównego Bieguna Wycinkowego znajduje się w układzie osi głównych centralnych!!!!!!! Aby móc je oznaczyć na rysunku należy przejść z układu głównego centralnego do centralnego a później do początkowego!!!!!!!!

- 1.7. Główna współrzędna wycinkowa
- 1.7.1. Współrzędne głównego bieguna wycinkowego w układzie osi środkowych



1.7.2. Współrzędne głównego bieguna wycinkowego w układzie osi początkowych

$$y_1^{(A)} = y_0^{(A)} + y_C = -7,651 + 3,47 = -4,181 \text{ cm}$$

 $z_1^{(A)} = z_0^{(A)} + z_C = -5,932 + 12,64 = 6,708 \text{ cm}$



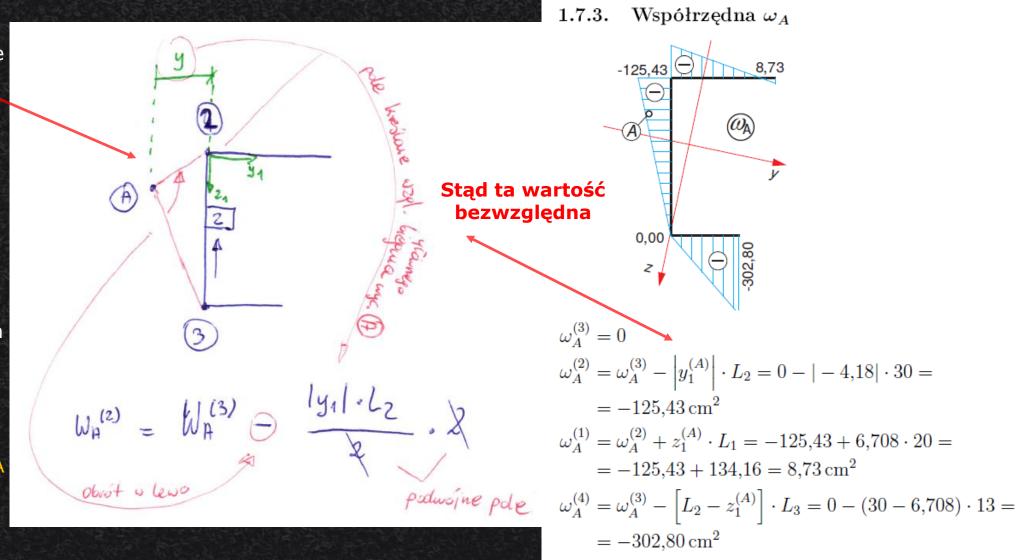


Procedura:

- 1. Wyznaczyć w początkowym układzie (prościej dobierać odległości) współrzędną wycinkową ω_A dla każdej ścianki.
- 2. Narysować wykres zmian współrzędnej.

Uwagi:

Zasady obliczeń analogiczne jak przy punkcie z obliczaniem współrzędnej wycinkowej ω_A. Teraz jest taka różnica, że całe pole zakreślane jest na ramieniu od GŁÓWNEGO BIEGUNA WYCINKOWEGO!





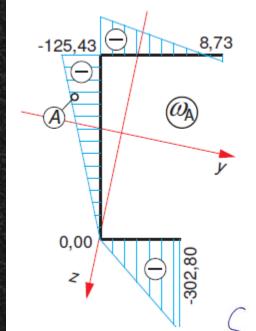




 Korzystając ze wzoru na moment statyczny współrzędnej wycinkowej A – wyliczyć ją dla całego przekroju.

Uwagi:

 Moment statyczny współrzędnej wycinkowej A jest niezbędny do ustalenia w późniejszym etapie GŁÓWNEJ WSPÓŁRZĘDNEJ WYCINKOWEJ!



1.7.4. Moment statyczny współrzędnej ω_A

$$S_{\omega_{A}} = \frac{8,73 - 125,43}{2} \cdot 20 \cdot 2,0 + \frac{-125,43 + 0}{2} \cdot 30 \cdot 3,0 + \frac{0 - 302,80}{2} \cdot 13 \cdot 1,3 = \frac{-10537 \text{ cm}^{4}}{2}$$

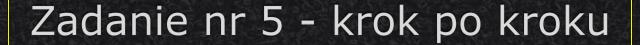
$$= -10537 \text{ cm}^{4}$$

$$S_{\omega_{A}} = \int_{A} \omega_{A} \cdot dA = \int_{A} \int_{C_{\alpha}} \int_{$$

i Koncohei

wartosci predicia







- 1. Wykorzystując zależność na współrzędną wycinkową A wyznaczyć GŁÓWNĄ WSPÓŁRZĘDNĄ WYCINKOWĄ dla każdej ścianki.
- 2. "Przeskalować" obliczeniami wykres $\omega_A \rightarrow \omega$.
- 3. Narysować ostateczne wykresy ω .

Uwagi:

A – pole całkowite

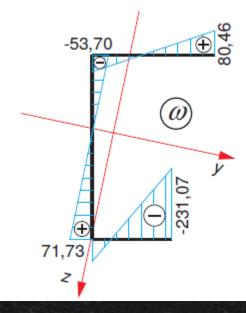
Główna wspolnędna wycinkowa w

$$\omega = \omega_A + \Delta \omega$$

$$\Delta \omega = -\frac{S_{\omega A}}{A}$$

 $\Delta \omega = -\frac{S\omega_A}{A}$ A-pole powierchmi

1.7.5.Współrzędna ω



$$\Delta\omega = -\frac{S_{\omega_A}}{A} = -\frac{-10537}{146.9} = 71,73 \,\mathrm{cm}^2$$

$$\omega^{(i)} = \omega_A^{(i)} + \Delta\omega$$

$$\omega^{(1)} = 8.73 + 71.73 = 80.46 \,\mathrm{cm}^2$$

$$\omega^{(2)} = -125,43 + 71,73 = -53,70 \,\mathrm{cm}^2$$

$$\omega^{(3)} = 0 + 71.73 = 71.73 \,\mathrm{cm}^2$$

$$\omega^{(4)} = -302,\!80 + 71,\!73 = -231,\!07\,\mathrm{cm}^2$$





Procedura:

- 1. Ze znanej zależności (wzór trapezów x grubość ścianki) wyznaczyć główny wycinkowy moment bezwładności. (SLAJD 18)
- 2. Wyznaczyć mając wszystkie dane współczynnik giętno-skrętny α .

Uwagi:

 współczynnik giętno-skrętny α potrzebny jest do wyznaczenia naprężeń przy skręcaniu!

1.8. Główny wycinkowy moment bezwładności

$$I_{\omega} = \frac{20}{6} \left[2 \cdot \left(80,46^2 + (-53,70)^2 \right) + 2 \cdot 80,46 \cdot (-53,70) \right] \cdot 2,0 +$$

$$+ \frac{30}{6} \left[2 \cdot \left((-53,70)^2 + 71,73^2 \right) + 2 \cdot (-53,70) \cdot 71,73 \right] \cdot 3,0 +$$

$$+ \frac{13}{6} \left[2 \cdot \left(71,73^2 + (-231,07)^2 \right) + 2 \cdot 71,73 \cdot (-231,07) \right] \cdot 1,3 = 428855 \,\mathrm{cm}^6$$

1.9. Współczynnik giętno-skrętny

$$\alpha = \sqrt{\frac{GK_s}{EI_{\omega}}} = \sqrt{0.4 \cdot \frac{332.9}{428855}} = 0.01761 \frac{1}{\text{cm}} = 1.761 \frac{1}{\text{m}}$$





Procedura:

- 1. Korzystając z wykresów współrzędnych dla osi głównych centralnych (y,z) oraz głównej współrzędnej wycinkowej ustalić położenie szukanego punktu C z odległości względnej ustalić współrzędne punktu C.
- 2. Obliczyć moment statyczny odciętej części przekroju (y, z, ω)

Uwagi:

- To co jest wyznaczane w rzeczywistości nie jest na wykresie tylko wzdłuż osi głównych centralnych.
- Idziemy po strzałkach, które mają zgodny zwrot ścieżki! (każdy ma taki przypadek)

1.10. Momenty statyczne odciętej części przekroju w punkcie C

$$y_{(\text{odcinek 2}; \xi=0,3)} = 0.20 + 0.3 \cdot (-6.01 - 0.20) = -1.66 \text{ cm}$$

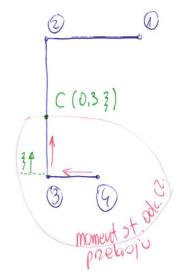
$$z_{(\text{odcinek 2}; \xi=0,3)} = 17.70 + 0.3 \cdot (-11.65 - 17.70) = 8.90 \text{ cm}$$

$$\omega_{(\text{odcinek 2}; \xi=0,3)} = 71.73 + 0.3 \cdot (-53.70 - 71.73) = 34.10 \text{ cm}^2$$

$$\bar{S}_y(C) = \frac{15,01 + 17,70}{2} \cdot 13 \cdot 1,3 + \frac{17,70 + 8,90}{2} \cdot 30 \cdot 0,3 \cdot 3,0 = 635,50 \text{ cm}^3$$

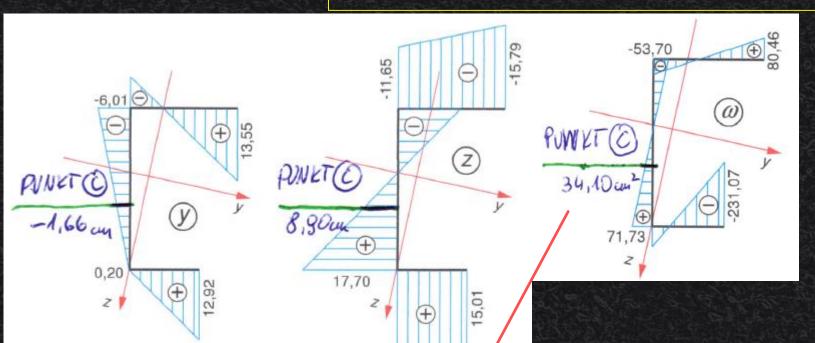
$$\bar{S}_z(C) = \frac{12,92 + 0,20}{2} \cdot 13 \cdot 1,3 + \frac{0,20 - 1,66}{2} \cdot 30 \cdot 0,3 \cdot 3,0 = 91,15 \text{ cm}^3$$

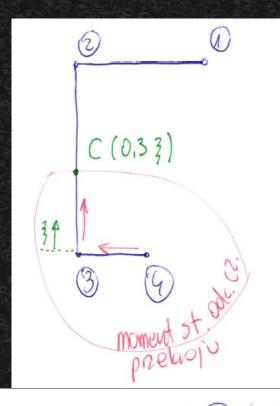
$$\bar{S}_\omega(C) = \frac{-231,07 + 71,73}{2} \cdot 13 \cdot 1,3 + \frac{71,73 + 34,10}{2} \cdot 30 \cdot 0,3 \cdot 3,0 = 82,28 \text{ cm}^4$$











1.10. Momenty statyczne odciętej części przekroju w punkcie C

$$y_{(\text{odcinek}\,2;\,\xi=0,3)} = 0.20 + 0.3 \cdot (-6.01 - 0.20) = -1.66\,\mathrm{cm}$$

$$z_{\text{(odcinek 2; }\xi=0,3)} = 17,70 + 0,3 \cdot (-11,65 - 17,70) = 8,90 \text{ cm}$$

$$\omega_{\text{(odcinek 2; }\xi=0,3)} = 71,73 + 0,3 \cdot (-53,70 - 71,73) = 34,10 \text{ cm}^2$$

$$\bar{S}_y(C) = \frac{15,01+17,70}{2} \cdot 13 \cdot 1,3 + \frac{17,70+8,90}{2} \cdot 30 \cdot 0,3 \cdot 3,0 = 635,50 \,\mathrm{cm}^3$$

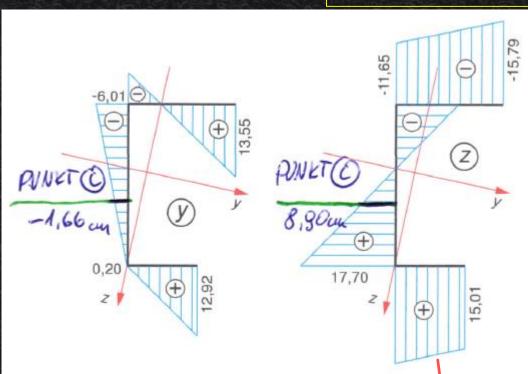
$$\bar{S}_z(C) = \frac{12,92+0,20}{2} \cdot 13 \cdot 1,3 + \frac{0,20-1,66}{2} \cdot 30 \cdot 0,3 \cdot 3,0 = 91,15 \text{ cm}^3$$

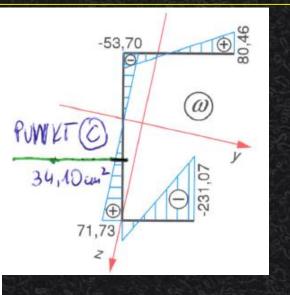
$$\bar{S}_{\omega}(C) = \frac{-231,07 + 71,73}{2} \cdot 13 \cdot 1,3 + \frac{71,73 + 34,10}{2} \cdot 30 \cdot 0,3 \cdot 3,0 = 82,28 \,\mathrm{cm}^4$$

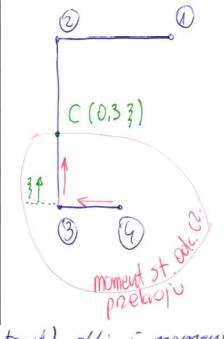
(1) Na odpowiedniej swance vyznany polozenie plet () (z })
(2) odnytai ze spongdianych w mylnesów wartosi (uspolinedna) w
pkt (E) - interpolacja na przedziale











1.10. Momenty statyczne odciętej części przekroju w punkcie C

$$y_{\text{(odcinek 2; }\xi=0,3)} = 0.20 + 0.3 \cdot (-6.01 - 0.20) = -1.66 \text{ cm}$$

$$z_{\text{(odcinek 2; }\xi=0,3)} = 17,70 + 0,3 \cdot (-11,65 - 17,70) = 8,90 \text{ cm}$$

$$\omega_{\text{(odcinek 2; }\xi=0,3)} = 71,73 + 0,3 \cdot (-53,70 - 71,73) = 34,10 \text{ cm}^2$$

$$\bar{S}_y(C) = \frac{15,01 + 17,70}{2} \cdot 13 \cdot 1,3 + \frac{17,70 + 8,90}{2} \cdot 30 \cdot 0,3 \cdot 3,0 = 635,50 \,\text{cm}^3$$

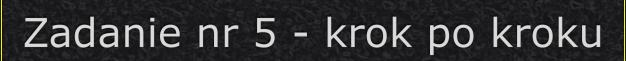
$$\bar{S}_z(C) = \frac{12,92+0,20}{2} \cdot 13 \cdot 1,3 + \frac{0,20-1,66}{2} \cdot 30 \cdot 0,3 \cdot 3,0 = 91,15 \,\mathrm{cm}^3$$

$$\bar{S}_{\omega}(C) = \frac{-231,07 + 71,73}{2} \cdot 13 \cdot 1,3 + \frac{71,73 + 34,10}{2} \cdot 30 \cdot 0,3 \cdot 3,0 = 82,28 \,\mathrm{cm}^4$$

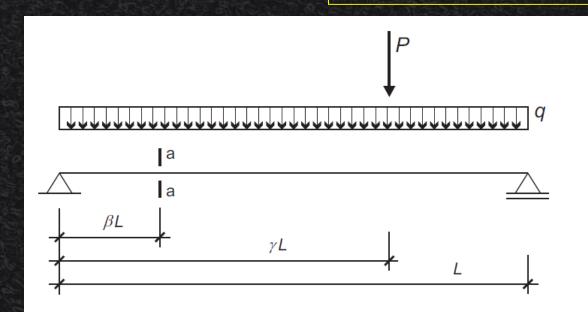
(3) ida po stratuale (no sciantach -dane temet) obling i moment Statyczny odciętej cz. prekroji. Podobnie jak u pet. 17.4

$$hp. \quad \overline{S}_{y}(C) = \underbrace{S}_{i} \cdot S_{i} \cdot L_{i} + \underbrace{S}_{i \rightarrow c} \cdot \underbrace{S}_{i \rightarrow c} \cdot \underbrace{Li}_{n} \cdot \underbrace{\xi}_{i \rightarrow c}$$







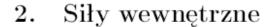


schemat statyczny -1

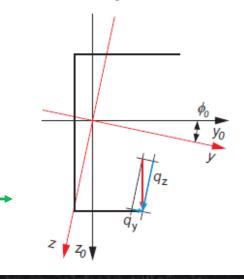
$$L = 5 \,\mathrm{m}$$

przekrój a-a – $\beta = 0.35$

$$\frac{G}{E} = 0.4$$



2.1. Obciążenie belki



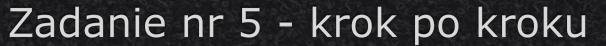
Procedura:

- Rozwiązać analitycznie belkę wyznaczyć reakcje. Rozpisać.
- 2. Wyznaczyć siły przekrojowe w odpowiednich płaszczyznach!!!!
- 3. Narysować wykresy.

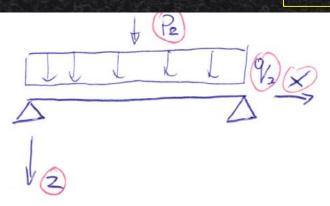
Uwagi:

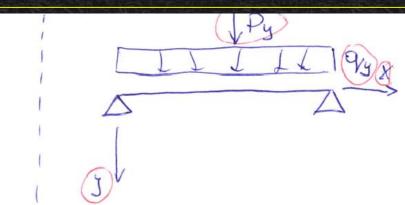
- W zadaniu może trafić się albo wspornik albo belka swobodnie podparta!
- Każdy ma tylko jeden rodzaj siły umieszczony w odpowiedniej płaszczyźnie.
- Wzory transformacyjne (następny slajd) pozwolą obliczyć siły przekrojowe w układzie głównym centralnym!!!!!!!!!

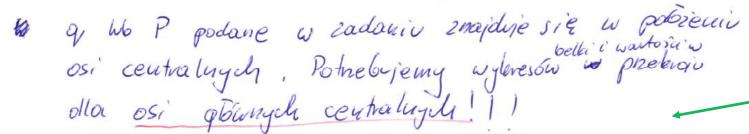


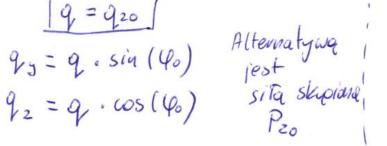










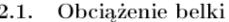


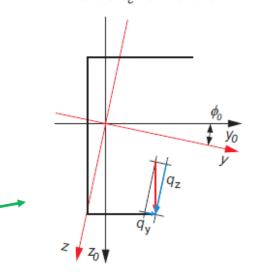
Alternatywe
$$q_1 = q \cdot \cos q_0$$
 $q_2 = q \cdot \sin (q_0) \cdot (-1)$

Pyo

ZATEM U KARDEJ OSOBY BEORIE 24 INANIE UKOŚNE







Procedura:

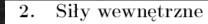
- 1. Rozwiązać analitycznie belkę wyznaczyć reakcje. Rozpisać.
- 2. Wyznaczyć siły przekrojowe w odpowiednich płaszczyznach!!!
- 3. Narysować wykresy.



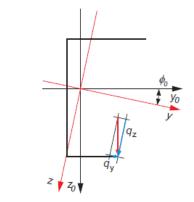


ZATEM U KAZDEJ OSOBY BEOZIE ZYINANIE UKOŚNE

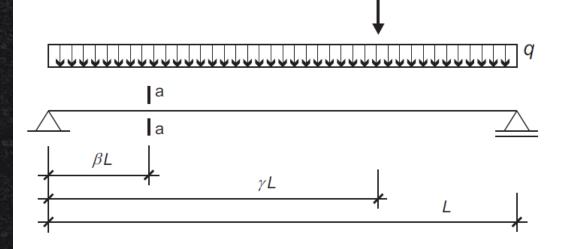
- O prelimit obciqueme na Ukiad glowny centralny
- (9) wylinyi belker x2 (walwich płasznyznach) =
- 1) Navysować wykres sit pnekrojowych ?
- 3) Wyznaczyć wontości sit prekrojowych w prekroju A-A







2.2. Siły pochodzące od zginania: siły tnące i momenty zginające

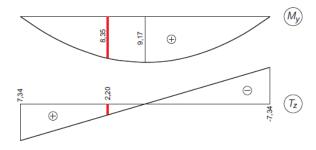


schemat statyczny – 1

$$L = 5 \,\mathrm{m}$$

przekrój a-a –
$$\beta = 0.35$$

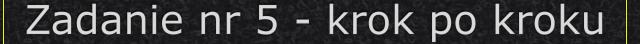
$$\frac{G}{E} = 0.4$$







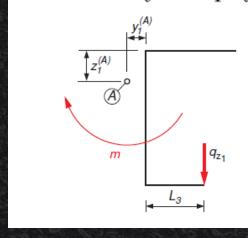






- 1. Wyznaczyć odległość w linii prostej (siła do ramienia) obciążenia zginającego do położenia GŁÓWNEGO BIEGUNA WYCINKOWEGO.
- 2. Znając odległość wyznaczyć obciążenie skręcające cienkościanu.

2.3. Obciążenie pręta skręcanego



$$m = q \cdot \left[\left| y_1^{(A)} \right| + L_3 \right] =$$

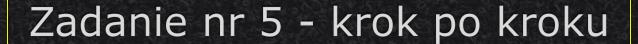
$$= 3 \cdot (4,181 + 13,0) \cdot 10^{-2} = 0,5145 \frac{\text{kNm}}{\text{m}}$$

Uwagi:

- W zadaniu mogą wystąpić dwa rodzaje obciążeń skręcających rozłożone (m) i skupione (M) wywołanych obciążeniem zginającym (generują go efekty cienkościenne – podatność przekroju na skręcanie przy zginaniu).
- obciążenie skręcające wyznacza się względem GŁÓWNEGO BIEGUNA WYCINKOWEGO. Dodatnie wartości obciążenia skręcającego kręcą w "PRAWO" względem tego bieguna – zgodnie ze zwrotem osi x.

m - rozłożone obciążenie
 skręcające wymuszony
 obciążeniem "zginającym"
 (niestateczność przekroju).





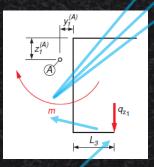


1. Znając wartość obciążenia skręcającego wywołanego zginaniem korzystając z odpowiednich wzorów zamieszczonych do zad. 5 na stronie ZWM wyznaczyć siły przekrojowe – Moment wycinkowy M_{ω} , Bi-Moment B i Moment Skręcający M_s w:

 M_{ω} i B to te dwie extra siły przekrojowe.

- Szukanym przekroju.
- Środku rozpiętości belki.
- Na początku i końcu belki

2. Narysować wykresy sił przekrojowych.



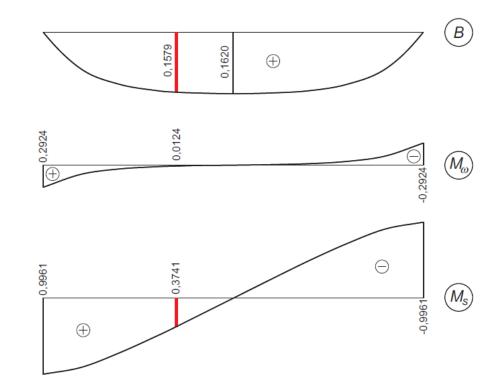
Uwagi:

 Jeżeli w zadaniu przyłożona jest siła skupiona w belce, wtedy obowiązują wzory na skupiony moment skręcający. Jeżeli przyłożone jest obciążenie rozłożone – wzory na rozłożony moment skręcający. 2.4. Siły pochodzące od skręcania pręta cienkościennego: B, M_{ω}, M_{s}

$$M_{S} = \frac{m}{\alpha} \left[\alpha \cdot \left(\frac{l}{2} - x \right) - \frac{\sinh\left(\alpha\left(\frac{l}{2} - x\right)\right)}{\cosh\frac{\alpha l}{2}} \right]$$

$$B = \frac{m}{\alpha^{2}} \left[1 - \frac{\cosh\left(\alpha\left(\frac{l}{2} - x\right)\right)}{\cosh\frac{\alpha l}{2}} \right]$$

$$M_{\omega} = \frac{m}{\alpha} \cdot \frac{\sinh\left(\alpha\left(\frac{l}{2} - x\right)\right)}{\cosh\frac{\alpha l}{2}}$$







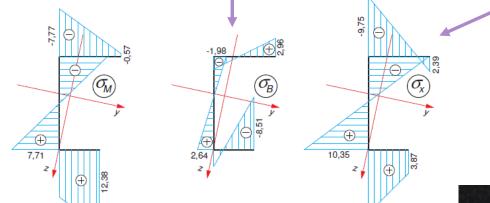


- 1. Znając wzór na naprężenia normalne w układzie głównym centralnym (cienkościan), korzystając z wyznaczonych wartości sił i charakterystyk wyliczyć dla przekroju A-A w belce w zadanych miejscach cienkościanu wartości naprężeń normalnych.
- 2. Sporządzić wykres naprężeń: zginania, Bi-momentu i wypadkowe (suma).

Uwagi:

 Sporządzić tabelkę z odpowiednimi współrzędnymi i wartościami naprężeń.

punkt	$y^{(i)}$	$z^{(i)}$	$\omega^{(i)}$	$\sigma_M^{(i)}$	$\sigma_{\omega}^{(i)}$	$\sigma_x^{(i)}$
(1)	13,55	-15,79	80,46	-0,57	2,96	2,39
(2)	-6,01	-11,65	-53,70	-7,77	-1,98	-9,75
(3)	0,20	17,70	71,73	7,71	2,64	10,35
(4)	12,92	15,01	-231,07	12,38	-8,51	3,87

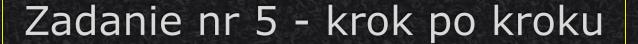


3. Naprężenia

3.1. Naprężenia normalne w przekroju a–a

$$\begin{split} \sigma_x^{(i)} &= \underbrace{\frac{M_y}{I_y} \cdot z^{(i)} - \frac{M_z}{I_z} \cdot y^{(i)}}_{\sigma_M} + \underbrace{\frac{B}{I_\omega} \cdot \omega^{(i)}}_{\sigma_\omega} \\ \sigma_x^{(1)} &= \frac{8,35 \cdot 10^{-3}}{19\,402 \cdot 10^{-8}} \cdot (-15,79) \cdot 10^{-2} - \frac{-1,77 \cdot 10^{-3}}{3\,849 \cdot 10^{-8}} \cdot (13,55) \cdot 10^{-2} + \\ &\quad + \frac{0,1579 \cdot 10^{-3}}{428\,855 \cdot 10^{-12}} \cdot (80,46) \cdot 10^{-4} = -0,57 + 2,96 = 2,39 \,\mathrm{MPa} \\ \sigma_x^{(2)} &= \frac{8,35 \cdot 10^{-3}}{19\,402 \cdot 10^{-8}} \cdot (-11,65) \cdot 10^{-2} - \frac{-1,77 \cdot 10^{-3}}{3\,849 \cdot 10^{-8}} \cdot (-6,01) \cdot 10^{-2} + \\ &\quad + \frac{0,1579 \cdot 10^{-3}}{428\,855 \cdot 10^{-12}} \cdot (-53,70) \cdot 10^{-4} = -7,77 - 1,98 = -9,75 \,\mathrm{MPa} \\ \sigma_x^{(3)} &= \frac{8,35 \cdot 10^{-3}}{19\,402 \cdot 10^{-8}} \cdot (17,70) \cdot 10^{-2} - \frac{-1,77 \cdot 10^{-3}}{3\,849 \cdot 10^{-8}} \cdot (0,20) \cdot 10^{-2} + \\ &\quad + \frac{0,1579 \cdot 10^{-3}}{428\,855 \cdot 10^{-12}} \cdot (71,73) \cdot 10^{-4} = 7,71 + 2,64 = 10,35 \,\mathrm{MPa} \\ \sigma_x^{(4)} &= \frac{8,35 \cdot 10^{-3}}{19\,401 \cdot 10^{-8}} \cdot (15,01) \cdot 10^{-2} - \frac{-1,77 \cdot 10^{-3}}{3\,849 \cdot 10^{-8}} \cdot (12,92) \cdot 10^{-2} + \\ &\quad + \frac{0,1579 \cdot 10^{-3}}{428\,854 \cdot 10^{-12}} \cdot (-231,07) \cdot 10^{-4} = 12,38 - 8,51 = 3,87 \,\mathrm{MPa} \end{split}$$







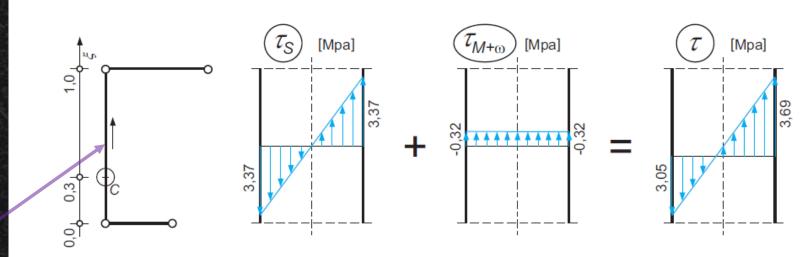
- 1. Znając wzór na naprężenia styczne w układzie głównym centralnym (cienkościan), korzystając z wyznaczonych wartości sił i charakterystyk wyliczyć dla przekroju A-A w belce i punkcie C w wartości naprężeń stycznych skręcających i od ef. cienkościennych.
- 2. Sporządzić wykres naprężeń: skręcających, ef. cienkościennych i wypadkowe (suma).

Uwagi:

- ZNAKOWANIE:
- τ_s "+" wartość dodatnia zgodnie z zasadami normalnej. $\tau_{M+\omega}$ "+" wartość dodatnia są przeciwne do kierunku zliczania (strzałki).

3.2. Naprężenia styczne w punkcie C

$$\begin{split} \tau_S &= \frac{M_S}{K_S} \cdot \delta = \frac{0,3741}{332,9 \cdot 10^{-8}} \cdot 0,03 = 3\,371\,\text{kPa} = 3,37\,\text{MPa} \\ \tau_{M+\omega} &= -\left[\frac{T_z \cdot \bar{S}_y}{I_y \cdot \delta} + \frac{T_y \cdot \bar{S}_z}{I_z \cdot \delta} + \frac{M_\omega \cdot \bar{S}_\omega}{I_\omega \cdot \delta}\right] = \\ &= -\left[\frac{2,20 \cdot 635,50 \cdot 10^{-6}}{19\,402 \cdot 10^{-8} \cdot 0,03} + \frac{0,47 \cdot 91,15 \cdot 10^{-6}}{3\,849 \cdot 10^{-8} \cdot 0,03} + \frac{0,0124 \cdot 82,28 \cdot 10^{-8}}{428\,855 \cdot 10^{-12} \cdot 0,03}\right] = \\ &= -\left[284,1 + 34,7 + 0,8\right] = -319,6\,\text{kPa} = -0,32\,\text{MPa} \end{split}$$







UPRAGNIONY KONIEC TEGO ZADANIA.... UFFFF

