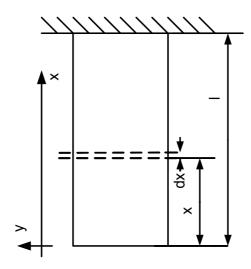
2. Wytrzymałość materiałów

2.1 Ściskanie i rozciąganie prętów

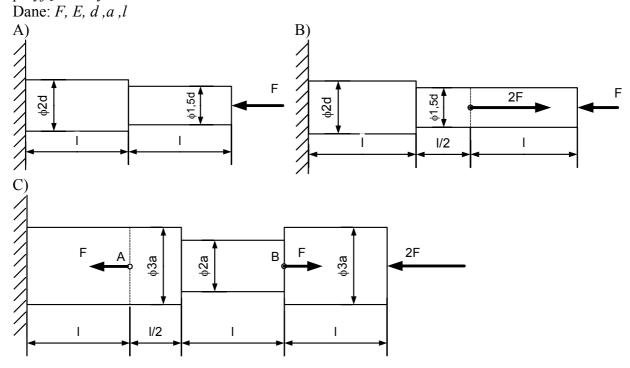
2.1.1

Obliczyć o ile wydłuży się pod własnym ciężarem pręt o długości l, jeżeli wykonany jest z aluminium o gęstości $\rho = 2.6$ g/cm³ i module Younga E = 64 MPa.



2.1.2

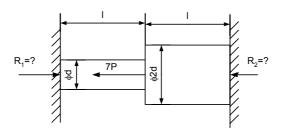
Dla prętów pokazanych na rysunkach obliczyć wydłużenie całkowite. Dla przypadku C) wyznaczyć również przemieszczenia punktów A i B. Moduł Younga dla wszystkich prętów przyjąć równy E.



2.1.3

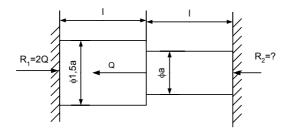
Obustronnie utwierdzony pręt o przekroju kołowym (przedstawiony na rysunku) oziębiono o Δt° C. Obliczyć reakcje ścian oraz naprężenia w prętach, jeżeli liniowy współczynnik rozszerzalności wynosi α , a moduł Younga jest równy E. Pręt dodatkowo obciążono siłą 7P zaznaczoną na rysunku.

(Termiczne wydłużenie liniowe opisuje zależność $\Delta l = \alpha \Delta t l$)



2.1.4

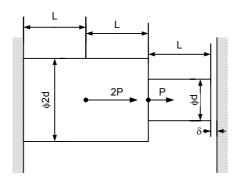
Obustronnie utwierdzony pręt o przekroju kołowym (przedstawiony na rysunku) obciążono siłą Q a następnie ogrzano. Obliczyć o ile ogrzano ten pręt, rekcję R_2 a także naprężenia w prętach, jeżeli reakcja jednej ze ścian po ogrzaniu wynosi 2Q; liniowy współczynnik



rozszerzalności jest równy α , Moduł Younga dla pręta przyjąć równy E.

2.1.5

Pręt o przekroju kołowym obciążony jest siłami P i 2P jak przedstawiono na rysunku. Wyznaczyć reakcję ścian. Szerokość szczeliny wynosi δ a moduł Younga dla materiału z którego wykonany jest pręt E.



2.1.6

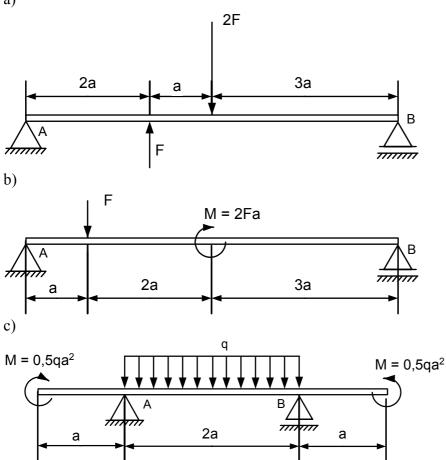
Filar mostu w całości ma być zanurzony w wodzie. Jak musi się zmieniać przekrój poprzeczny tego filaru wykonanego z betonu o gęstości ρ , aby naprężenia w dowolnym przekroju były równe wytrzymałości betonu na ściskanie k_c . Przyjąć że górna powierzchnia filaru obciążona jest równomiernie naciskiem powierzchniowym $q = k_c$ a jej pole wynosi S_0 .

2.1 Zginanie belek

2.2.1

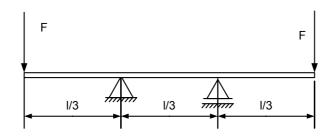
Dla belek przedstawionych na rysunkach sporządzić wykresy siły tnącej (T) oraz momentu gnącego (M_g)

a)



2.2.2

W celu zbadania wpływu naprężeń na własności magnetyczne ciał stosuje się próbki w kształcie pasków materiału o przekroju prostokątnym w układzie jak na rysunku. Jaką wartość muszą mieć siły F aby zbadać próbkę w zakresie do granicy plastyczności (200MPa), jeżeli próbki mają długość L=9 cm, szerokość b=1 cm i grubość h=0,3 mm. W jakim obszarze można przeprowadzać badania.

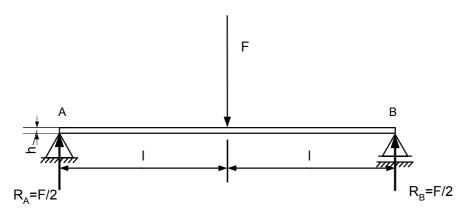


2.2.3

Jak długi pręt o masie całkowitej m (o przekroju kołowym) można wykonać z materiału o gęstości ρ , aby pręt ten po ułożeniu go poziomo i podparciu jego końców nie uległ zniszczeniu pod własnym ciężarem. Naprężenie maksymalne na zginanie materiału pręta wynosi k_g . Wskaźnik wytrzymałości przekroju porzecznego belki na zginanie dla belki o przekroju kołowym wynosi $W = \pi R^3/4$

2.2.4

Zaprojektuj belkę o przekroju prostokątnym, przy założeniu stałej jej grubości h = const, jako belkę o równomiernej wytrzymałości na rozciąganie. Obliczenia wykonaj dla obciążenia przedstawionego na rysunku.

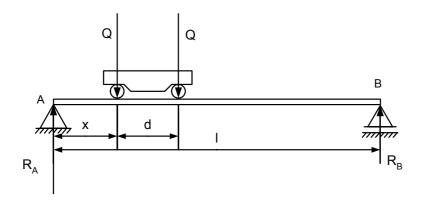


2.2.5

Po belce o długości l podpartej na obu końcach może przemieszczać się człowiek o ciężarze G. Wyznaczyć wymaganą grubość belki o przekroju kwadratowym aby człowiek nie spowodował zniszczenia belki, jeżeli naprężenie dopuszczalne na zginanie wynosi k_g

2.2.6

Wyznaczyć maksymalną wartość naprężeń rozciągających w belce suwnicy przedstawionej na rysunku, jeżeli wskaźnik wytrzymałości przekroju porzecznego belki na zginanie wynosi W.



Rozwiązania:

2.1.1.R

Rozpatrzmy wydłużenie elementu pręta o długości dx znajdującego się w odległości x od dolnego końca pręta. Element ten jest rozciągany siłą równą co do wartości ciężarowi pręta znajdującego się poniżej tego elementu.

$$F(x) = m(x)g = \rho Sxg$$

Z prawa Hooke'a otrzymujemy:

$$\frac{F(x)}{S} = \frac{\Delta dx}{dx} E \Rightarrow \Delta dx = \frac{F(x)}{SE} dx = \frac{\rho Sxg}{SE} dx = \frac{\rho xg}{E} dx,$$

Aby wyznaczyć całkowite wydłużenie pręta musimy zsumować (scałkować) wydłużenia wszystkich elementów dx.

$$\Delta l = \int_{0}^{l} \Delta dx = \int_{0}^{l} \frac{\rho x g}{E} dx = \frac{\rho g}{E} \int_{0}^{l} x dx = \frac{\rho g l^{2}}{2E}$$

Odpowiedź: całkowite wydłużenie pręta wyniesie: $\Delta l = \frac{\rho g l^2}{2E} \approx 0.2$ mm

2.1.2.R

A)

Reakcję ściany wyznaczamy z zależności:

$$R - F = 0 \Rightarrow R = F$$

Korzystając z prawa Hooke'a otrzymujemy:

$$\sigma = \varepsilon E \Rightarrow \frac{F}{S} = E \frac{\Delta l}{l}$$
$$\Delta l = \frac{Fl}{ES}$$

Wydłużenie całkowite jest sumą wydłużeń obu prętów:

$$\Delta l = \Delta l_1 + \Delta l_2 = -\frac{Fl}{ES_1} - \frac{Fl}{ES_2}, \text{ gdzie } S_1 = \pi d^2, S_2 = \frac{9}{16}\pi d^2$$

$$\Delta l = -\frac{25Fl}{9\pi d^2 E} \text{ (pret jest ściskany)}$$

Reakcję ściany wyznaczamy z zależności: $R + 2F - F = 0 \Rightarrow R = -F$

$$\Delta l = \Delta l_1 + \Delta l_2 + \Delta l_3 = \frac{Fl}{ES_1} + \frac{Fl}{2ES_2} + \frac{(F - 2F)l}{ES_2},$$

$$\begin{aligned} &\text{gdzie}\,S_1 = \pi d^2\,,\; S_2 = \frac{9}{16}\,\pi d^2\\ &\Delta l = \frac{Fl}{9\pi d^2 E}\\ &\text{C})\\ &\Delta l = -\frac{27Fl}{9\pi a^2 E}\\ &\Delta x_A = -\frac{8Fl}{9\pi a^2 E}\\ &\Delta x_B = -\frac{19Fl}{9\pi a^2 E} \end{aligned}$$

2.1.3.R

Całkowite wydłużenie pręta składa się z wydłużenia (skrócenia) termicznego i wydłużenia mechanicznego. Z uwagi na to, że pręt jest utwierdzony jest ono zerowe.

$$\Delta l = \Delta l_t + \Delta l_m = 0$$

Wydłużenie termiczne obliczamy z zależności:

 $\Delta l_t = -2l\alpha\Delta t$ - minus oznacza oziębianie, a czynnik 2 wynika z faktu że rozpatrujemy wydłużenie obu fragmentów pręta jednocześnie.

Wydłużenie mechaniczne jest sumą wydłużeń obu fragmentów:

$$\Delta l_m = \Delta l_1 + \Delta l_2 = \frac{-R_1 l}{ES_1} + \frac{(7P - R_1)l}{ES_2} = \frac{-4R_1 l}{E\pi d^2} + \frac{(7P - R_1)l}{E\pi d^2} = \frac{(7P - 5R_1)l}{E\pi d^2}$$

Z warunków zadania:

$$\Delta l = 0 \Rightarrow -2\alpha \Delta t l + \frac{(7P - 5R_1)l}{E\pi d^2} = 0$$

$$2\alpha \Delta t E\pi d^2 = 7P - 5R_1$$

$$R_1 = \frac{1}{5} (7P - 2\alpha \Delta t E\pi d^2)$$

Druga reakcję obliczamy z warunku równowagi sił:

$$R_1 - 7P - R_2 = 0 \Rightarrow R_2 = R_1 - 7P$$

 $R_2 = -\frac{1}{5} (28P + 2\alpha \Delta t E \pi d^2)$

Następnie obliczamy naprężenia w prętach:

$$\sigma_1 = \frac{-R_1}{S_1} = \frac{-4(7P - 2\alpha\Delta t E \pi d^2)}{5\pi d^2} = \frac{8}{5}\alpha\Delta t E - \frac{28P}{5\pi d^2} - \text{minus przed } R_1 \text{ oznacza ściskanie.}$$

$$\sigma_2 = \frac{-R_2}{S_2} = \frac{\left(28P + 2\alpha\Delta t E \pi d^2\right)}{5\pi d^2} = \frac{28P}{5\pi d^2} + \frac{2}{5}\alpha\Delta t E$$

2.1.4.R

$$\Delta t = \frac{34Q}{9\alpha E \pi a^2}$$

$$R_2 = Q$$

$$\sigma_1 = -\frac{32Q}{9\pi a^2} \quad \sigma_2 = -\frac{4Q}{\pi a^2}$$

2.1.5.R

Wskazówka: całkowite wydłużenie pręta wyniesie δ Jeżeli przyjmiemy że obie reakcje skierowane są w lewo otrzymamy:

$$R_1 = \frac{7}{3}P + \frac{\pi d^2 E \delta}{6L}$$
$$R_2 = \frac{2}{3}P - \frac{\pi d^2 E \delta}{6L}$$

2.1.6.R

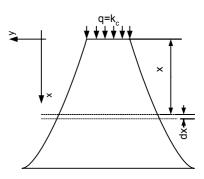
Rozpatrzmy element filaru o wysokości dx. Na górną powierzchnię tego elementu działa, zgodnie z warunkami zadania siła:

$$F(x) = qS(x),$$

Wypadkowa siła działająca na element dx musi być równa zeru.

$$\vec{F}(x+dx) + \vec{F}(x) + \vec{F}_w + \vec{Q}_{dx} = 0,$$

 $F(x+dx) = F(x) + Q_{dx} - F_w,$



gdzie F_w oznacza siłę wyporu działającą na ten element natomiast Q_{dx} jego ciężar.

$$F(x+dx) = qS(x) + \rho gS(x)dx - \rho_w gS(x)dx = qS(x) + (\rho - \rho_w)gS(x)dx$$

Siłę działającą na dolna powierzchnię elementu możemy zapisać w postaci:

$$F(x+dx) = qS(x+dx) \cong (S(x)+dS)q = qS(x)+qdS$$

Przyrównując stronami otrzymamy:

$$qdS = (\rho - \rho_w)gS(x)dx,$$
$$\frac{dS}{S(x)} = \frac{(\rho - \rho_w)g}{q}dx$$

Po scałkowaniu otrzymamy:

$$\ln(S(x)) = \frac{(\rho - \rho_w)g}{q}x + C$$

Stałą C wyznaczamy z warunku że dla x = 0 pole $S(x) = S_0$, stąd $C = ln(S_0)$, czyli:

$$\ln\left(\frac{S(x)}{S_0}\right) = \frac{(\rho - \rho_w)g}{q}x,$$

$$S(x) = S_0 \exp\left(\frac{(\rho - \rho_w)g}{q}x\right)$$

Odpowiedź: Pole przekroju filaru powinno rosnąć zgodnie z równaniem:

$$S(x) = S_0 \exp\left(\frac{(\rho - \rho_w)g}{q}x\right)$$

2.2.1.R

A)

Zadanie rozpoczynamy od wyznaczenia reakcji podporowych.

Z warunku równowagi momentów sił względem punktu A otrzymujemy:

$$\sum M_A = 0 \Rightarrow F2a - 2F3a + R_B 6a = 0$$
$$-4F + 6R_B = 0$$
$$R_B = \frac{2}{3}F$$

Z równowagi sił:

$$\sum F_y = 0 \Rightarrow R_A + R_B - F = 0$$

$$R_A = \frac{1}{3}F$$

Następnie belkę dzielimy na trzy obszary i wyznaczamy w nich T i M_g

1.
$$0 < x < 2a$$

 $T = R_A = \frac{1}{3}F$
 $M_g = R_A x = \frac{1}{3}Fx$
2. $2a < x < 3a$

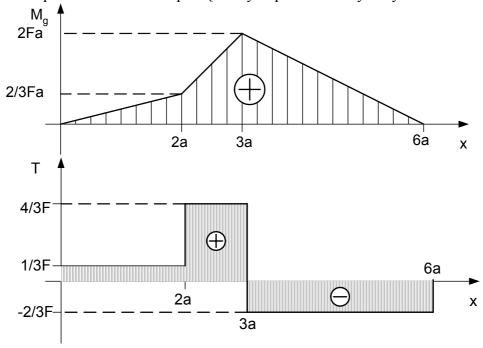
$$T = R_A + F = \frac{1}{3}F + F = \frac{4}{3}F$$

$$M_g = R_A x + F(x - 2a) = \frac{1}{3}Fx + Fx - 2aF = \frac{4}{3}Fx - 2aF$$
3. $3a < x < 6a$

$$T = R_A + F - 2F = \frac{1}{3}F + F - 2F = -\frac{2}{3}F$$

$$M_g = \frac{4}{3}Fx - 2aF - 2F(x - 3a) = -\frac{2}{3}Fx + 4Fa$$

Na podstawie obliczeń sporządzamy odpowiednie wykresy:



B) Reakcje podporowe obliczamy analogicznie jak w przypadku a) i otrzymujemy:

$$R_A = R_B = 1/2 F$$

Podobnie jak poprzednio wyznaczamy T i M_g w trzech obszarach:

$$1. \quad 0 < x < a$$

$$T = R_A = \frac{1}{2} F$$

$$M_g = R_A x = \frac{1}{2} Fx$$

$$T = R_A - F = -\frac{1}{2}F$$

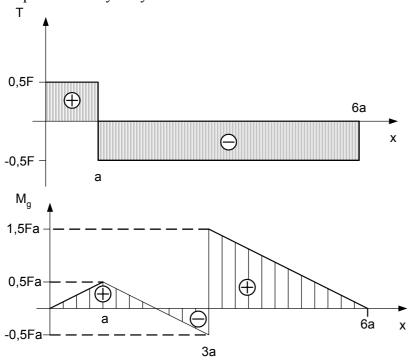
$$M_g = R_A x - F(x - a) = \frac{1}{2} Fx - Fx + Fa = -\frac{1}{2} Fx + Fa$$

3. 3a < x < 6a

T nie ulega zmianie na skutek działania pary sił o momencie M a więc : T - 1/2 F

$$M_g = -\frac{1}{2}Fx + Fa + M = -\frac{1}{2}Fx + Fa + 2Fa = -\frac{1}{2}Fx + 3Fa$$

Odpowiednie wykresy:



 \mathbf{C}

Reakcje podporowe wyznaczamy z równowagi momentów i sił, przy czym ciągły jednorodny rozkład siły o gęstości q traktujemy jak siłę F_q przyłożoną w jego centrum

$$\sum_{A} M_{A} = 0 \Rightarrow -M - F_{q}a + R_{B} 2a + M = 0$$
$$-F_{q} + 2R_{B} = 0 \Rightarrow 2aq + 2R_{B} = 0$$

$$R_B = aq$$

$$\sum F_y = 0 \Longrightarrow R_A + R_B - F_q = 0$$

$$R_A = 2aq - aq = aq$$

Dla 3 obszarów otrzymujemy:

1.
$$0 < x < a$$

$$T = 0$$

$$M_g = M = \frac{qa^2}{2}$$

$$2. \quad a < x < 3a$$

$$T = R_A - q \cdot (x - a) = qa - qx + qa = -qx + 2qa$$

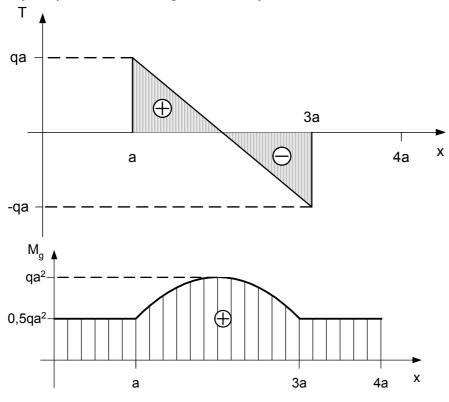
Do wyznaczenia momentu gnącego korzystamy z faktu że wkład pochodzący od ciągłego rozkładu siły (na długości x-a) jest równoważny wkładowi od siły (równej $F_q(x) = (x-a)q$) umiejscowionej w środku tego rozkładu (ramię działania tej siły to r = (x-a)/2).

$$M_g = M + R_A(x-a) - F_q(x)r(x) = \frac{qa^2}{2} + qa(x-a) - \frac{q(x-a)^2}{2}$$

3.
$$3a < x < 4a$$

 $T = 0$
 $M_g = M + R_A(x - a) - F_q(3a)(x - r(3a) - a) + R_B(x - 3a) =$
 $\frac{qa^2}{2} + qax - qa^2 - 2qax + 4qa^2 + qax - 3qa^2 = \frac{qa^2}{2}$

Wykresy sił i momentów przedstawia rysunek:



2.2.2.R

Aby rozwiązać przedstawione zagadnienie należy zbadać rozkład naprężeń na powierzchni belki, czyli również rozkład momentu gnącego. W tym celu wyznaczmy najpierw reakcje podporowe R_A i R_B . Z uwagi na symetrię zagadnienia mamy:

$$R_A = R_B = R$$

 $2R - 2F = 0 \Rightarrow R = F$

Następnie dzielimy belkę na trzy obszary o długości 1/3 każdy i wyznaczamy w nich moment gnący:

a) w obszarze I 0 < x < /3

$$M_g = -Fx$$

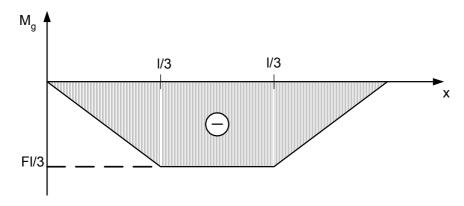
b) w obszarze II l/3 < x < 2/3l

$$M_g = -Fx + R_A \left(x - \frac{l}{3}\right) = x(R_A - F) - R_A \frac{l}{3} = -F \frac{l}{3}$$

c) w obszarze III 2/3l < x < l

$$M_g = -Fx + R_A \left(x - \frac{l}{3}\right) + R_B \left(x - \frac{2}{3}l\right) = x(R_A + R_B - F) - R_A \frac{l}{3} - R_B \frac{2}{3}l = Fx - Fl$$

Wykres momentu gnącego wygląda więc następująco:



Jak widać moment jest maksymalny (a zarazem ma stałą wartość $M_g = Fa$) w obszarze od 1/3 do 2/31, więc w tym obszarze należy prowadzić badania.

Aby znaleźć wartość naprężeń na powierzchni próbki korzystamy z zależności:

$$\sigma = \frac{M_g}{W},$$

gdzie W – wskaźnik wytrzymałości przekroju poprzecznego belki na zginanie, dla belki prostokątnej:

$$W = \frac{bh^2}{6}$$

Po podstawieniu otrzymamy:

$$\sigma = \frac{Fl6}{3bh^2} \Rightarrow F = \frac{\sigma bh^2}{2l}$$

Jeżeli za σ przyjmiemy granicę plastyczności i podstawimy otrzymamy

$$F = \frac{2 \cdot 10^8 \, N \, / \, m^2 \cdot 10^{-2} \, m \cdot 9 \cdot 10^{-8} \, m^2}{2 \cdot 9 \cdot 10^{-2} \, m} = 1N$$

Odpowiedź: Należy przyłożyć siłę $F = \frac{\sigma bh^2}{2l} = 1$ N

2.2.3.R

Reakcje podporowe dla pręta obciążonego jednorodnie (ciężarem własnym) będą sobie równe i równe połowie ciężaru pręta:

$$R_A = R_B = R = 1/2 Q = \frac{1}{2} \rho Slg$$

Moment gnący dla tak obciążonej belki:

$$M_g = R_A \cdot x - Q(x)\frac{1}{2}x = \frac{1}{2}\rho Slgx - \frac{1}{2}\rho Sgx^2 = \frac{1}{2}\rho Sg(lx - x^2)$$

Aby znaleźć maksymalną wartość momentu liczymy pochodną względem x.

$$\frac{dM_g}{dx} = \frac{1}{2} \rho Sg(l - 2x) = 0 \Rightarrow x_{\text{max}} = \frac{1}{2}l$$

$$M_{g \text{ max}} = \frac{1}{8} \rho Sgl^2$$

Dla maksymalnego momentu gnącego korzystamy z zależności:

$$\frac{M_{g \text{ max}}}{W} = k_C, \text{ gdzie } W = \frac{\pi R^3}{4}$$

$$\frac{4\rho\pi R^2 g l^2}{8\pi R^3} = k_C,$$

$$\text{ale } m = \rho\pi R^2 l \Rightarrow R = \sqrt{m/\rho\pi l}$$

$$l = \left(\frac{2k_C \sqrt{m/\rho\pi}}{\rho g}\right)^{\frac{2}{5}}$$

Odpowiedź: maksymalna długość pręta wynosi: $l = \left(\frac{2k_C \sqrt{m/\rho\pi}}{\rho g}\right)^{\frac{2}{5}}$

2.2.4.R

Belka jest symetryczna, więc możemy rozpatrywać zagadnienie w przedziale 0<x<l, w tym przedziale tym moment gnący opisany jest zależnością:

$$M_g = \frac{1}{2} Fx,$$

dla przekroju prostokatnego wskaźnik wytrzymałości wynosi:

$$W(x) = \frac{b(x)h^2}{6}$$

Jeżeli przyjmiemy dla naprężenia jego wartość dopuszczalną otrzymamy:

$$\sigma_{dop} = \frac{M_g(x)}{W(x)} \Rightarrow W(x) = \frac{M_g(x)}{\sigma_{dop}} = \frac{b(x)h^2}{6}$$

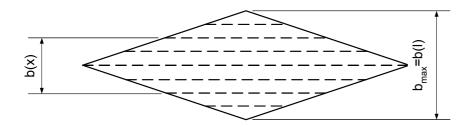
stąd:

$$b(x) = \frac{3Fx}{h^2 \sigma_{don}}$$

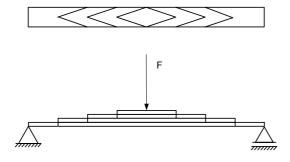
Czyli otrzymujemy liniowo zmieniającą się szerokość przekroju z maksimum w środku belki równym:

$$b_{\max} = \frac{3Fl}{h^2 \sigma_{dop}},$$

Belka taka widziana z góry:



Stosowanie takiej belki byłoby jednak kłopotliwe, dlatego w praktyce stosuje się belki o innym kształcie. jeżeli podzielimy (myślowo) naszą belkę na paski tak jak pokazują linie przerywane i odpowiednio złożymy, to otrzymamy belkę będącą w istocie piórem resoru:



2.2.5.R Wyznaczmy reakcję podporową w podporze A, w tym celu skorzystamy z warunku



zerowania się momentów względem podpory B:

$$\sum M_B = -R_A(x)l + G(l - x) = 0$$
$$R_A(x) = G\frac{(l - x)}{l}$$

Moment gnący na lewo od człowieka:

$$M_g(\xi) = R_A(x) \cdot \xi = \frac{G\xi(l-x)}{l}$$
, gdzie ξ jest odległością od lewej podpory.

Moment ten osiąga wartość ekstremalną w punkcie działania siły G (jest to zarazem wartość maksymalna dla całej belki z uwagi na brak innych sił poza reakcjami podporowymi)

$$M_g(x) = Gx - \frac{Gx^2}{l}$$

Zbadajmy w jakim położeniu (x) człowiek wywoła największy moment gnący, w tym celu policzmy pochodną:

$$\frac{dM_g(x)}{dx} = 0 \Rightarrow G - \frac{2Gx}{l} = 0$$
$$x = \frac{1}{2}l$$

Czyli maksymalny moment gnący dla: $x = \frac{1}{2}l$

$$M_{g \max} = \frac{1}{4} Pl$$

Z warunku wytrzymałości na zginanie:

$$k_g = \frac{M_{g \text{ max}}}{W}$$
, gdzie $W = \frac{1}{6}h^3$

$$k_g = \frac{3Pl}{2h^3}$$

ostatecznie:

$$h = \sqrt[3]{\frac{3Pl}{2k_g}} \ .$$

Odpowiedź: belka musi mieć grubość co najmniej równą: $h = \sqrt[3]{\frac{3Pl}{2k_g}}$

2.2.6.R

Z warunków równowagi momentów otrzymujemy reakcje podporowe:

$$R_{\scriptscriptstyle A} = \frac{Q}{l} \big(2l - 2x - d \big)$$

$$R_B = \frac{Q}{l(2x+d)}$$

Momenty gnące w miejscach przyłożenia sił (tylko tam mogą one osiągać maksimum):

$$M_{g1} = R_A x = \frac{Qx}{l} (2l - 2x - d)$$
, dla siły na lewej osi wózka

$$M_{g2} = R_A(x+d) - Qd = \frac{Q}{l}(x+d)(2l-2x-d) - Qd$$
, dla siły na prawej osi wózka

W celu znalezienia maksymalnych wartości momentów gnących liczymy ich pochodne względem *x* i przyrównujemy je do zera.

$$\frac{dM_{g1}}{dx} = 0 \Rightarrow x_1 = \frac{l}{2} - \frac{d}{4}$$

$$M_{g1\,\text{max}} = \frac{Q}{2l} \left(l - \frac{d}{2} \right)^2$$

$$\frac{dM_{g^2}}{dx} = 0 \Rightarrow x_2 = \frac{l}{2} - \frac{3}{4}d$$

$$M_{g2\,\text{max}} = \frac{Q}{2l} \left(l - \frac{d}{2} \right)^2$$

Jak widać oba momenty mają taką samą wartość maksimum, a więc do policzenia maksymalnego naprężenia możemy wziąć którykolwiek z nich.

$$\sigma_{\text{max}} = \frac{M_{g \text{ max}}}{W} = \frac{Q}{2lW} \left(l - \frac{d}{2} \right)^2$$

Maksymalna wartość naprężeń rozciągających wyniesie:

$$\sigma_{\text{max}} = \frac{Q}{2lW} \left(l - \frac{d}{2} \right)^2$$