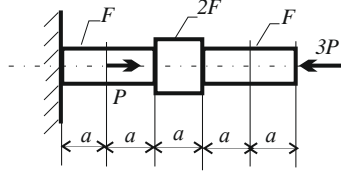


## Задача на растяжение-сжатие



Задан статически определимый стержень, работающий на растяжение-сжатие. Материал стержня – сталь, модуль упругости первого рода  $E = 2 \cdot 10^5 \text{ МПа}$ , допускаемые напряжения принять равными  $[\sigma] = 100 \text{ МПа}$ ; нагрузка  $P = 10 \text{ кН}$ , длины участков стержня  $a = 0,1 \text{ м}$ . Подобрать площадь поперечного сечения  $F$ , определить полное удлинение стержня  $\Delta l$ . Построить эпюры продольных сил  $N$ , нормальных напряжений  $\sigma$ , перемещений сечений стержня  $\Delta$ .

### Решение

Определим продольные силы на каждом участке нагружения, пользуясь методом сечений.

I участок:  $0 \leq z \leq 2a$

$$N_1 = -3P,$$

II участок:  $2a \leq z \leq 3a$

$$N_2 = -3P,$$

III участок:  $3a \leq z \leq 4a$

$$N_3 = -3P,$$

IV участок:  $4a \leq z \leq 5a$

$$N_4 = -3P + P = -2P,$$

Нормальные напряжения в поперечных сечениях стержня:

$$\sigma_1 = \frac{N_1}{F_1} = \frac{-3P}{F}$$

$$\sigma_2 = \frac{N_2}{F_2} = \frac{-3P}{2F} = -1,5 \frac{P}{F}$$

$$\sigma_3 = \frac{N_3}{F_3} = \frac{-3P}{F}$$

$$\sigma_4 = \frac{N_4}{F_4} = \frac{-2P}{F}$$

Опасным участком, т.е. участком на котором возникают максимальные напряжения, являются первый и третий участки нагружения. Составим условие прочности для опасного участка:

$$\sigma_{\max} = |\sigma_{1,3}| = 3 \frac{P}{F} \leq [\sigma]$$

Определим площадь сечения из условия прочности:

$$F \geq \frac{3P}{[\sigma]} = \frac{30000 \text{ Н}}{100 \cdot 10^6 \text{ Па}} = 3 \cdot 10^{-4} \text{ м}^2 = 3 \text{ см}^2$$

Нормальные напряжения в поперечных сечениях стержня:

$$\sigma_1 = \frac{N_1}{F_1} = \frac{-3P}{F} = \frac{-30000}{3 \cdot 10^{-4}} \text{ Па} = -100 \text{ МПа}$$

$$\sigma_2 = \frac{N_2}{F_2} = \frac{-3P}{2F} = -1,5 \frac{P}{F} = \frac{-15000}{3 \cdot 10^{-4}} \text{ Па} = -50 \text{ МПа}$$

$$\sigma_3 = \frac{N_3}{F_3} = \frac{-3P}{F} = \frac{-30000}{3 \cdot 10^{-4}} \text{ Па} = -100 \text{ МПа}$$

$$\sigma_4 = \frac{N_4}{F_4} = \frac{-2P}{F} = \frac{-20000}{3 \cdot 10^{-4}} \text{ Па} = -66,7 \text{ МПа}$$

Абсолютные удлинения участков стержня:

$$\Delta l_1 = \frac{N_1 l_1}{E F_1} = \frac{\sigma_1 l_1}{E} = \frac{-100 \cdot 10^6 \cdot 2 \cdot 0,1}{2 \cdot 10^{11}} = -0,1 \cdot 10^{-3} \text{ м} = -0,1 \text{ мм}$$

$$\Delta l_2 = \frac{N_2 l_2}{E F_2} = \frac{\sigma_2 l_2}{E} = \frac{-50 \cdot 10^6 \cdot 1 \cdot 0,1}{2 \cdot 10^{11}} = -0,025 \cdot 10^{-3} \text{ м} = -0,025 \text{ мм}$$

$$\Delta l_3 = \frac{N_3 l_3}{E F_3} = \frac{\sigma_3 l_3}{E} = \frac{-100 \cdot 10^6 \cdot 1 \cdot 0,1}{2 \cdot 10^{11}} = -0,05 \cdot 10^{-3} \text{ м} = -0,05 \text{ мм}$$

$$\Delta l_4 = \frac{N_4 l_4}{E F_4} = \frac{\sigma_4 l_4}{E} = \frac{-66,7 \cdot 10^6 \cdot 1 \cdot 0,1}{2 \cdot 10^{11}} = -0,033 \cdot 10^{-3} \text{ м} = -0,033 \text{ мм}$$

Определим абсолютное удлинение бруса, как сумму удлинения участков:

$$\Delta l = \Delta l_1 + \Delta l_2 + \Delta l_3 + \Delta l_4 = -0,2080 \cdot 10^{-3} \text{ м} = -0,208 \text{ мм}$$

Определим продольные перемещения поперечных сечений, совпадающих с границами участков нагружения:

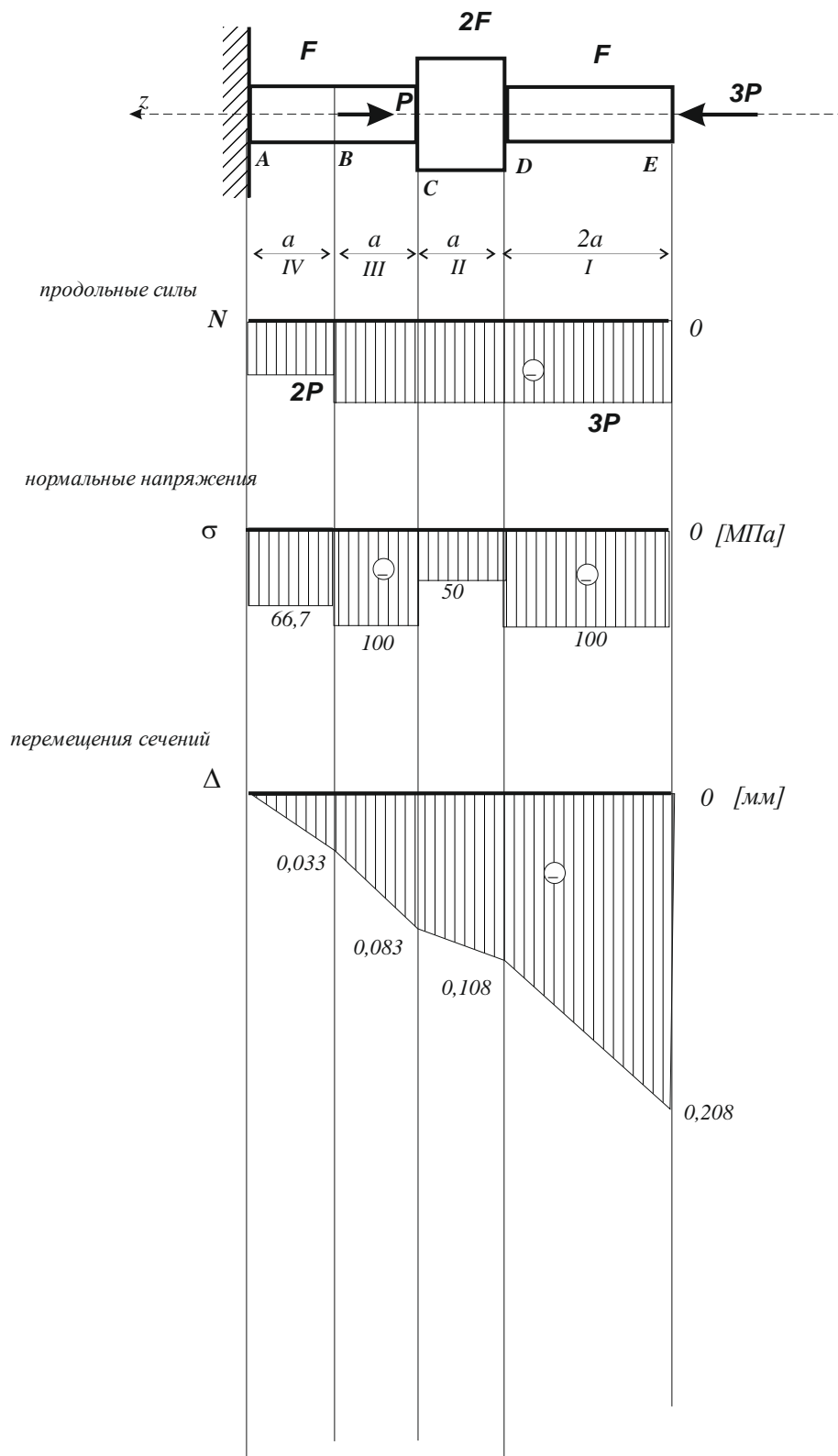
$$\text{сечение } A \text{ (жесткая заделка): } \Delta_A = 0;$$

$$\text{сечение } B : \Delta_B = \Delta_A + \Delta l_4 = -0,033 \text{ мм};$$

$$\text{сечение } C : \Delta_C = \Delta_B + \Delta l_3 = -0,083 \text{ мм};$$

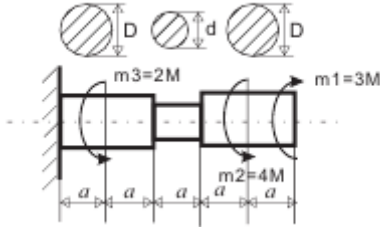
$$\text{сечение } D : \Delta_D = \Delta_C + \Delta l_2 = -0,108 \text{ мм};$$

$$\text{сечение } E : \Delta_E = \Delta_D + \Delta l_1 = -0,208 \text{ мм};$$



### Задача на кручение

Задан статически определимый брус, работающий на кручение. Модуль сдвига  $G=40000$  МПа, допускаемые напряжения принять равными  $[\tau]=100$  МПа; момент  $M=10$  кНм, длины участков стержня  $a=0,1$  м. Подобрать диаметры поперечного сечения  $D$  и  $d$  ( $D/d=2$ ), определить полный угол закручивания  $\varphi_{полн}$ . Построить эпюры крутящих моментов  $M$ , касательных напряжений на поверхности бруса  $\tau$ , угловых перемещений сечений бруса  $\varphi$ .



### Решение

Определим реактивный момент  $M_A$ , возникающий в заделке.

Уравнение равновесия бруса:

$$M_A - m_1 + m_2 + m_3 = 0 \quad \Rightarrow \quad M_A = m_1 - m_2 - m_3 = -3M = -30 \text{ кНм}$$

Определим крутящие моменты на каждом участке нагружения, пользуясь методом сечений:

I участок ( $0 \leq z \leq a$ ):

$$M_1 = -m_1 = -3M = -30 \text{ кНм}$$

II участок ( $a \leq z \leq 2a$ ):

$$M_2 = -m_1 + m_2 = M = 10 \text{ кНм}$$

III участок ( $2a \leq z \leq 3a$ ):

$$M_3 = -m_1 + m_2 = M = 10 \text{ кНм}$$

IV участок ( $3a \leq z \leq 4a$ ):

$$M_4 = -m_1 + m_2 = M = 10 \text{ кНм}.$$

V участок ( $4a \leq z \leq 5a$ ):

$$M_5 = -m_1 + m_2 + m_3 = 3M = 30 \text{ кНм}.$$

Выразим моменты сопротивления поперечных сечений через диаметр  $d$  ( $D=2d$ ).

$$W_{p1} = W_{p2} = W_{p4} = W_{p5} = \frac{\pi D^3}{16} = \frac{\pi (2d)^3}{16} \approx 1,6 d^3;$$

$$W_{p3} = \frac{\pi d^3}{16} \approx 0,2 d^3$$

Полярные моменты инерции сечений бруса

$$J_{p1} = J_{p2} = J_{p4} = J_{p5} = \frac{\pi D^4}{32} = \frac{\pi (2d)^4}{32} \approx 1,6 d^4$$

$$J_{p3} = \frac{\pi d^4}{32} \approx 0,1 d^4$$

Максимальные касательные напряжения в поперечных сечениях бруса (на поверхности бруса):

$$\tau_1 = \frac{M_1}{W_{p1}} = \frac{-3M}{1,6d^3} = -1,875 \frac{M}{d^3}$$

$$\tau_2 = \frac{M_2}{W_{p2}} = \frac{M}{1,6d^3} = 0,625 \frac{M}{d^3}$$

$$\tau_3 = \frac{M_3}{W_{p3}} = \frac{M}{0,2d^3} = 5 \frac{M}{d^3} \quad ;$$

$$\tau_4 = \frac{M_4}{W_{p4}} = \frac{M}{1,6d^3} = 0,625 \frac{M}{d^3}$$

$$\tau_5 = \frac{M_5}{W_{p5}} = \frac{3M}{1,6d^3} = 1,875 \frac{M}{d^3}$$

Опасным участком является третий участок нагружения. Составим условие прочности для опасного участка вала и определим диаметр  $d$  из условия прочности:

$$\tau_{max} = \tau_3 = 5 \frac{M}{d^3} \leq [\tau]$$

$$d \geq \sqrt[3]{\frac{5M}{[\tau]}} = \sqrt[3]{\frac{5 \cdot 10000}{100 \cdot 10^6}} = 0,0794 \text{ м} = 79,4 \text{ мм}$$

$$D = 2d = 158,8 \text{ мм}$$

Вычислим касательные напряжения:

$$\tau_1 = -1,875 \frac{M}{d^3} = -1,875 \frac{10000}{(0,0794)^3} = -37,5 \cdot 10^6 \text{ Па} = -37,5 \text{ МПа}$$

$$\tau_2 = 0,625 \frac{M}{d^3} = 0,625 \frac{10000}{(0,0794)^3} = 12,5 \cdot 10^6 \text{ Па} = 12,5 \text{ МПа}$$

$$\tau_3 = 5 \frac{M}{d^3} = 5 \frac{10000}{(0,0794)^3} = 100 \cdot 10^6 \text{ Па} = 100 \text{ МПа} \quad ;$$

$$\tau_4 = 0,625 \frac{M}{d^3} = 0,625 \frac{10000}{(0,0794)^3} = 12,5 \cdot 10^6 \text{ Па} = 12,5 \text{ МПа}$$

$$\tau_5 = 1,875 \frac{M}{d^3} = 1,875 \frac{10000}{(0,0794)^3} = 37,5 \cdot 10^6 \text{ Па} = 37,5 \text{ МПа}$$

Определим углы закручивания участков бруса:

$$\varphi_1 = \frac{M_1 l_1}{G J_{p1}} = \frac{-3M \cdot a}{G \cdot 1,6d^4} = -1,875 \frac{Ma}{Gd^4};$$

$$\varphi_2 = \frac{M_2 l_2}{G J_{p2}} = \frac{M \cdot a}{G \cdot 1,6d^4} = 0,625 \frac{Ma}{Gd^4};$$

$$\varphi_3 = \frac{M_3 l_3}{G J_{p3}} = \frac{M \cdot a}{G \cdot 0,1d^4} = 10 \frac{Ma}{Gd^4};$$

$$\varphi_4 = \frac{M_4 l_4}{G J_{p4}} = \frac{M \cdot a}{G \cdot 1,6d^4} = 0,625 \frac{Ma}{Gd^4};$$

$$\varphi_5 = \frac{M_5 l_5}{G J_{p5}} = \frac{3M \cdot a}{G \cdot 1,6d^4} = 1,875 \frac{Ma}{Gd^4}$$

Полный угол закручивания бруса:

$$\begin{aligned} \varphi_{\text{полн}} &= \varphi_1 + \varphi_2 + \varphi_3 + \varphi_4 + \varphi_5 = 11,25 \frac{Ma}{Gd^4} = \\ &= 11,25 \frac{10000 \cdot 0,1}{40000 \cdot 10^6 \cdot (0,0794)^4} = 0,0071 \text{ рад} \end{aligned}$$

Определим угловые перемещения поперечных сечений, совпадающих с границами участков нагружения:

сечение  $A$  (жесткая заделка):  $\varphi_A = 0;$

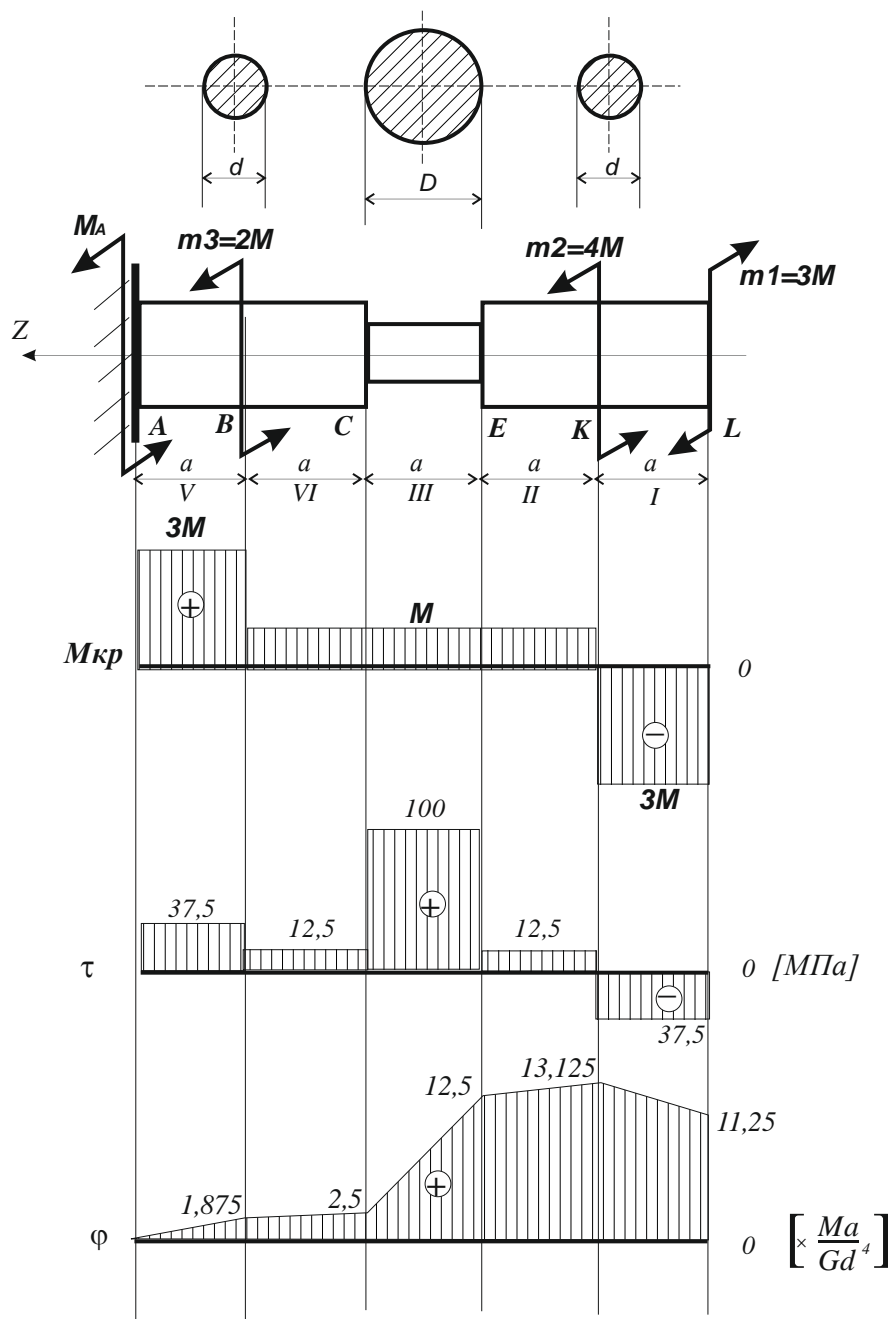
сечение  $B$  :  $\varphi_B = \varphi_A + \varphi_5 = 1,875 \frac{Ma}{Gd^4};$

сечение  $C$ :  $\varphi_C = \varphi_B + \varphi_4 = 2,5 \frac{Ma}{Gd^4};$

сечение  $E$ :  $\varphi_E = \varphi_C + \varphi_3 = 12,5 \frac{Ma}{Gd^4};$

сечение  $K$ :  $\varphi_K = \varphi_E + \varphi_2 = 13,125 \frac{Ma}{Gd^4};$

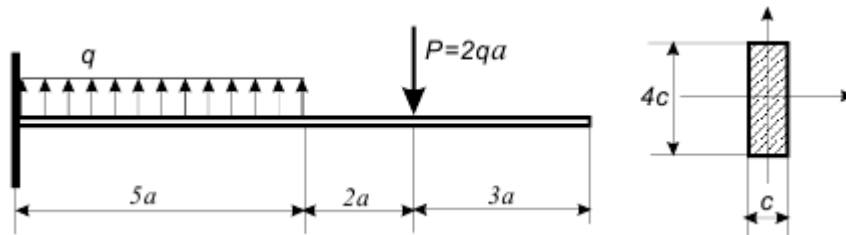
сечение  $L$ :  $\varphi_L = \varphi_K + \varphi_1 = 11,25 \frac{Ma}{Gd^4} = \varphi_{\text{полн}}$



### Задача на изгиб (консольная балка)

Построить эпюры внутренних силовых факторов, подобрать поперечное сечение заданной формы.

Исходные данные:  $q=10\text{кН/м}$ ,  $a=0,1\text{м}$ ,  $[\sigma]=100\text{МПа}$



Для консольной балки определим поперечные силы и изгибающие моменты на каждом участке нагружения, рассматривая участки балки от свободного конца к заделке.

I участок:  $0 \leq z \leq 3a$

$$Q_1 = 0$$

$$M_1 = 0$$

II участок:  $3a \leq z \leq 5a$

$$Q_2 = P = 2qa$$

$$M_2 = -P(z - 3a) = -2qa \cdot (z - 3a)$$

Тогда на границах участка

$$Q_{2(z=3a)} = 2qa$$

$$Q_{2(z=5a)} = 2qa$$

$$M_{2(z=3a)} = 0$$

$$M_{2(z=5a)} = -4qa^2$$

III участок:  $5a \leq z \leq 10a$

$$Q_3 = P - q(z - 5a) = 2qa - q(z - 5a)$$

$$M_3 = -P(z - 3a) + q \frac{(z - 5a)^2}{2} = -2qa \cdot (z - 3a) + q \frac{(z - 5a)^2}{2}$$

Тогда на границах участка

$$Q_{3(z=5a)} = 2qa$$

$$Q_{3(z=10a)} = -3qa$$

$$M_{3(z=5a)} = -4qa^2$$

$$M_{3(z=10a)} = -14qa^2 + 12,5qa^2 = -1,5qa^2$$

Максимальное по модулю значение момента приходится на сечение, в котором поперечная сила обращается в ноль. Определим координату сечения:

$$Q_3 = P - q(z - 5a) = 0 \quad \Rightarrow \quad z = \frac{P + 5qa}{q} = 7a$$

$$\text{Тогда } M_3^{\max} = M_{3(z=7a)} = -8qa^2 + 2qa^2 = -6qa^2$$

Значение момента в опасном сечении

$M_{\max} = M_{3(z=7a)} = -6qa^2$  - по этому значению изгибающего момента ведется расчет на прочность.

Условие прочности

$$\sigma_{\max} = \frac{|M_{\max}|}{W_x} = \frac{6qa^2}{W_x} \leq [\sigma]$$

$$\Rightarrow W_x \geq \frac{6qa^2}{[\sigma]} = \frac{6 \cdot 10000 \cdot 0,1^2}{100 \cdot 10^6} = 6 \cdot 10^{-6} \text{ м}^3 = 6 \text{ см}^3$$

Подбор прямоугольного сечения



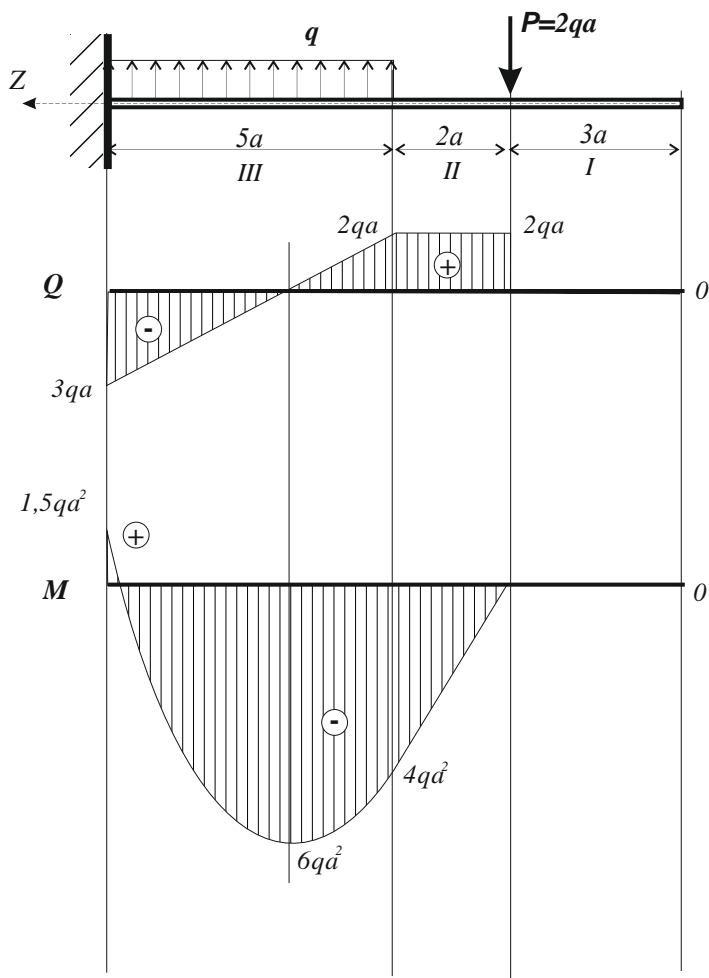
Осей момент сопротивления прямоугольника ( $h=4c, b=c$ )

$$W_x = \frac{bh^2}{6} = \frac{c \cdot (4c)^2}{6} = \frac{8}{3}c^3$$

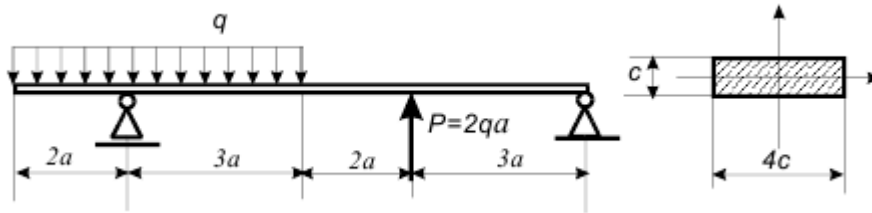
$$c \geq \sqrt[3]{\frac{3W_x}{8}} = \sqrt[3]{\frac{3 \cdot 6}{8}} = 1,31 \text{ см}$$

площадь сечения

$$F = 4c^2 = 6,87 \text{ см}^2$$



### Задача на изгиб (шарнирно опертая балка)



Построить эпюры внутренних силовых факторов, подобрать поперечное сечение заданной формы.

Определим вертикальные реакции в шарнирных опорах  $R_A$ ,  $R_B$ . Уравнения равновесия:

$$\begin{cases} \sum M_B^i = 0 \\ \sum M_A^i = 0 \end{cases}$$

$$\begin{cases} -R_A \cdot 8a - P \cdot 3a + q \cdot 5a \cdot 7,5a = 0 \\ R_B \cdot 8a + P \cdot 5a - q \cdot 5a \cdot 0,5a = 0 \end{cases}$$

$$R_A = \frac{-P \cdot 3a + q \cdot 5a \cdot 7,5a}{8a} = 3,94qa;$$

$$R_B = \frac{-P \cdot 5a + q \cdot 5a \cdot 0,5a}{8a} = -0,94qa;$$

проверка

$$\sum Y_i = 0 \quad \Rightarrow \quad R_A + R_B + P - q \cdot 5a =$$

$$= 3,94qa - 0,94qa + 2qa - 5qa = 0;$$

проверка сошлась

Определим поперечные силы и изгибающие моменты на каждом участке нагружения, пользуясь методом сечений.

I участок:  $0 \leq z \leq 2a$  (слева)

$$Q_I = -qz$$

$$M_I = -\frac{qz^2}{2}$$

Тогда на границах участка

$$Q_{I(z=0)} = 0$$

$$Q_{I(z=2a)} = -2qa$$

$$M_{I(z=0)} = 0$$

$$M_{I(z=2a)} = -2qa^2$$

II участок:  $2a \leq z \leq 5a$  (слева)

$$Q_2 = -qz + R_A$$

$$M_2 = -\frac{qz^2}{2} + R_A(z - 2a)$$

Тогда на границах участка

$$Q_{2(z=2a)} = -2qa + 3,94qa = 1,94qa$$

$$Q_{2(z=5a)} = -5qa + 3,94qa = -1,16qa$$

$$M_{2(z=2a)} = -2qa^2$$

$$M_{2(z=5a)} = -12,5qa^2 + 3,94qa \cdot 3a = -0,68qa^2$$

Максимальное значение момента приходится на сечение, в котором поперечная сила обращается в ноль. Определим координату сечения:

$$Q_2 = -qz + R_A = 0 \quad \Rightarrow \quad z = \frac{R_A}{q} = 3,94a$$

$$\text{Тогда} \quad M_{2(z=3,94a)} = \left( -\frac{3,94^2}{2} + 3,94 \cdot 1,94 \right) qa^2 = -0,12qa^2$$

IV участок:  $0 \leq z \leq 3a$  (справа)

$$Q_4 = -R_B$$

$$M_4 = R_B \cdot z$$

Тогда на границах участка

$$Q_{3(z=0)} = 0,94qa \quad Q_{3(z=3a)} = 0,94qa$$

$$M_{3(z=0)} = 0 \quad M_{3(z=3a)} = -0,94qa \cdot 3a = -2,82qa^2$$

III участок:  $3a \leq z \leq 5a$  (справа)

$$Q_3 = -R_B - P$$

$$M_3 = R_B \cdot z + P(z - 3a)$$

Тогда на границах участка

$$Q_{3(z=3a)} = 0,94qa - 2qa = -1,16qa \quad Q_{3(z=5a)} = -1,16qa$$

$$M_{3(z=3a)} = -0,94qa \cdot 3a = -2,82qa^2 \quad M_{3(z=5a)} = -0,94qa \cdot 5a + 2qa \cdot 2a = -0,68qa^2$$

Опасным является сечение, где момент принимает наибольшее по абсолютной величине значение,

$M_{max} = -2,82qa^2$ , по этому значению изгибающего момента ведется расчет на прочность.

Условие прочности

$$\sigma_{max} = \frac{|M_{max}|}{W_x} = \frac{2,82qa^2}{W_x} \leq [\sigma]$$

$$\Rightarrow W_x \geq \frac{2,82qa^2}{[\sigma]} = \frac{2,82 \cdot 10000 \cdot 0,1^2}{100 \cdot 10^6} = 2,82 \cdot 10^{-6} \text{ м}^3 = 2,82 \text{ см}^3$$

Подбор прямоугольного сечения

Осейвой момент сопротивления прямоугольника ( $h=c$ ,  $b=4c$ )

$$W_x = \frac{bh^2}{6} = \frac{4c \cdot (c)^2}{6} = \frac{2}{3}c^3$$

$$c \geq \sqrt[3]{\frac{3W_x}{2}} = \sqrt[3]{\frac{3 \cdot 2,82}{2}} = 1,62 \text{ см}$$

площадь сечения

$$F = 4c^2 = 10,50 \text{ см}^2$$

