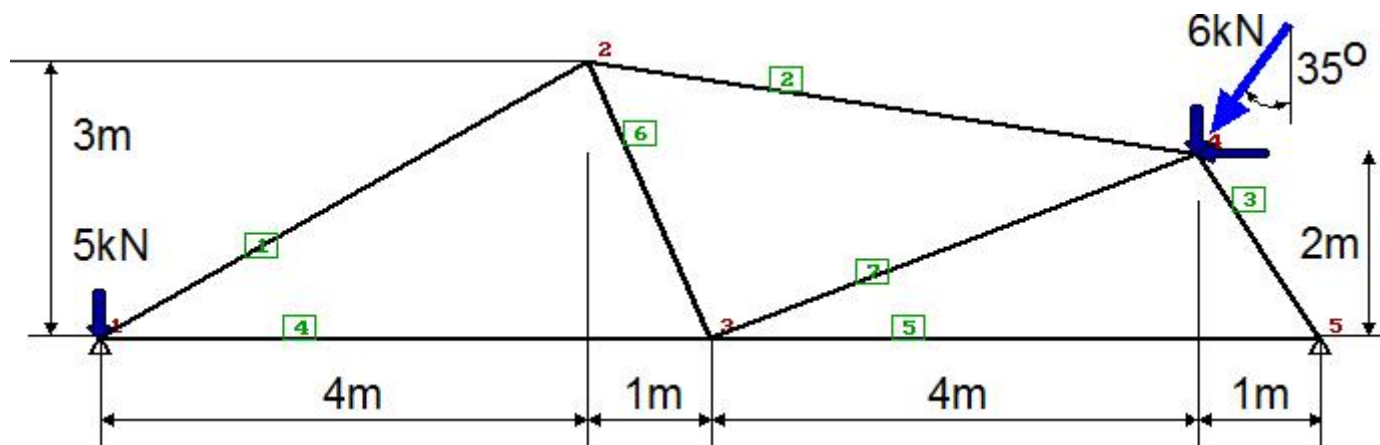


## Statyka kratownicy stalowej o jednakowych przekrojach wszystkich prętów



$$EA := 31000 \quad Le := 7 \quad Lw := 5 \quad Lss := 2 \quad Lr := Lss \cdot Lw \quad K_{Lr, Lr} := 0$$

Współrzędne węzłów kratownicy

$$X := \begin{pmatrix} 0 \\ 4 \\ 5 \\ 9 \\ 10 \end{pmatrix} \quad Y := \begin{pmatrix} 0 \\ 3 \\ 0 \\ 2 \\ 0 \end{pmatrix}$$

$$Wp := \begin{pmatrix} 1 \\ 2 \\ 4 \\ 1 \\ 3 \\ 2 \\ 3 \end{pmatrix} \quad Wk := \begin{pmatrix} 2 \\ 4 \\ 5 \\ 3 \\ 5 \\ 3 \\ 4 \end{pmatrix}$$

Numery węzłów początkowych (Wp) i końcowych (Wk) wszystkich elementów

$e := 1 .. Le$       *Pętla po wszystkich elementach kratownicy*

$$Lx_e := X_{(Wk_e)} - X_{(Wp_e)} \quad Lx^T = ( 4 \quad 5 \quad 1 \quad 5 \quad 5 \quad 1 \quad 4 )$$

$$Ly_e := Y_{(Wk_e)} - Y_{(Wp_e)} \quad Ly^T = ( 3 \quad -1 \quad -2 \quad 0 \quad 0 \quad -3 \quad 2 )$$

$$L_e := \sqrt{(Lx_e)^2 + (Ly_e)^2} \quad L^T = ( 5.000 \quad 5.099 \quad 2.236 \quad 5.000 \quad 5.000 \quad 3.162 \quad 4.472 )$$

$$J_e := \frac{EA}{(L_e)^3} \cdot \begin{bmatrix} (Lx_e)^2 & Lx_e \cdot Ly_e \\ Lx_e \cdot Ly_e & (Ly_e)^2 \end{bmatrix}$$

*Mimo, że nie jest to potrzebne w dalszych obliczeniach, można pokazać bloki **J** macierzy sztywności wszystkich elementów*

$$J_1 = \begin{pmatrix} 3.968 \times 10^3 & 2.976 \times 10^3 \\ 2.976 \times 10^3 & 2.232 \times 10^3 \end{pmatrix}$$

$$J_2 = \begin{pmatrix} 5.846 \times 10^3 & -1.169 \times 10^3 \\ -1.169 \times 10^3 & 233.831 \end{pmatrix}$$

$$J_3 = \begin{pmatrix} 2.773 \times 10^3 & -5.545 \times 10^3 \\ -5.545 \times 10^3 & 1.109 \times 10^4 \end{pmatrix}$$

$$J_4 = \begin{pmatrix} 6.2 \times 10^3 & 0 \\ 0 & 0 \end{pmatrix} \quad J_5 = \begin{pmatrix} 6.2 \times 10^3 & 0 \\ 0 & 0 \end{pmatrix}$$

$$J_6 = \begin{pmatrix} 980.306 & -2.941 \times 10^3 \\ -2.941 \times 10^3 & 8.823 \times 10^3 \end{pmatrix}$$

$$J_7 = \begin{pmatrix} 5.545 \times 10^3 & 2.773 \times 10^3 \\ 2.773 \times 10^3 & 1.386 \times 10^3 \end{pmatrix}$$

*Agregacja - dodawanie bloków macierzy sztywności elementów do macierzy globalnej*

$i := 1 .. Lss \quad j := 1 .. Lss$

*Blok górny lewy, wiersz  $w := Lss * Wp_e + i - 2$ , kolumna  $k := Lss * Wp_e + j - 2$*

$$K[(Lss \cdot Wp_e - 2 + i), (Lss \cdot Wp_e - 2 + j)] := K[(Lss \cdot Wp_e - 2 + i), (Lss \cdot Wp_e - 2 + j)] + (J_e)_{i, j}$$

*Blok górny prawy, wiersz  $w := Lss * Wp_e + i - 2$ , kolumna  $k := Lss * Wk_e + j - 2$*

$$K[(Lss \cdot Wp_e - 2 + i), (Lss \cdot Wk_e - 2 + j)] := K[(Lss \cdot Wp_e - 2 + i), (Lss \cdot Wk_e - 2 + j)] - (J_e)_{i, j}$$

*Blok dolny lewy, wiersz  $w := Lss * Wk_e + i - 2$ , kolumna  $k := Lss * Wp_e + j - 2$*

$$K[(Lss \cdot Wk_e - 2 + i), (Lss \cdot Wp_e - 2 + j)] := K[(Lss \cdot Wk_e - 2 + i), (Lss \cdot Wp_e - 2 + j)] - (J_e)_{i, j}$$

*Blok dolny prawy, wiersz  $w := Lss * Wk_e + i - 2$ , kolumna  $k := Lss * Wk_e + j - 2$*

$$K[(Lss \cdot Wk_e - 2 + i), (Lss \cdot Wk_e - 2 + j)] := K[(Lss \cdot Wk_e - 2 + i), (Lss \cdot Wk_e - 2 + j)] + (J_e)_{i, j}$$

Globalna macierz sztywności  $\mathbf{K}$  bez uwzględnienia warunków brzegowych jest osobliwa tzn.  $|\mathbf{K}|=0$

$$\mathbf{K} =$$

	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10
1	$1.017 \cdot 10^4$	$2.976 \cdot 10^3$	$-3.968 \cdot 10^3$	$-2.976 \cdot 10^3$	$-6.2 \cdot 10^3$	0	0	0	0	0
2	$2.976 \cdot 10^3$	$2.232 \cdot 10^3$	$-2.976 \cdot 10^3$	$-2.232 \cdot 10^3$	0	0	0	0	0	0
3	$-3.968 \cdot 10^3$	$-2.976 \cdot 10^3$	$1.079 \cdot 10^4$	$-1.134 \cdot 10^3$	-980.306	$2.941 \cdot 10^3$	$-5.846 \cdot 10^3$	$1.169 \cdot 10^3$	0	0
4	$-2.976 \cdot 10^3$	$-2.232 \cdot 10^3$	$-1.134 \cdot 10^3$	$1.129 \cdot 10^4$	$2.941 \cdot 10^3$	$-8.823 \cdot 10^3$	$1.169 \cdot 10^3$	-233.831	0	0
5	$-6.2 \cdot 10^3$	0	-980.306	$2.941 \cdot 10^3$	$1.893 \cdot 10^4$	-168.194	$-5.545 \cdot 10^3$	$-2.773 \cdot 10^3$	$-6.2 \cdot 10^3$	0
6	0	0	$2.941 \cdot 10^3$	$-8.823 \cdot 10^3$	-168.194	$1.021 \cdot 10^4$	$-2.773 \cdot 10^3$	$-1.386 \cdot 10^3$	0	0
7	0	0	$-5.846 \cdot 10^3$	$1.169 \cdot 10^3$	$-5.545 \cdot 10^3$	$-2.773 \cdot 10^3$	$1.416 \cdot 10^4$	$-3.942 \cdot 10^3$	$-2.773 \cdot 10^3$	$5.545 \cdot 10^3$
8	0	0	$1.169 \cdot 10^3$	-233.831	$-2.773 \cdot 10^3$	$-1.386 \cdot 10^3$	$-3.942 \cdot 10^3$	$1.271 \cdot 10^4$	$5.545 \cdot 10^3$	$-1.109 \cdot 10^4$
9	0	0	0	0	$-6.2 \cdot 10^3$	0	$-2.773 \cdot 10^3$	$5.545 \cdot 10^3$	$8.973 \cdot 10^3$	$-5.545 \cdot 10^3$
10	0	0	0	0	0	0	$5.545 \cdot 10^3$	$-1.109 \cdot 10^4$	$-5.545 \cdot 10^3$	$1.109 \cdot 10^4$

$|\mathbf{K}| = -4.139 \times 10^{-9}$  *Zamiast zera wyznacznik może być "bardzo małą" liczbą ze względu na niedostateczną dokładność wyrazów macierzy sztywności*

*Globalny wektor sił węzłowych*

$$\mathbf{p} := \begin{pmatrix} 0 \\ -5 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ F_{x_4} \\ F_{y_4} \\ 0 \\ 0 \end{pmatrix} \quad \begin{aligned} F_{x_4} &:= -6 \sin\left(\pi \cdot \frac{35}{180}\right) = -3.441 \\ F_{y_4} &:= -6 \cos\left(\pi \cdot \frac{35}{180}\right) = -4.915 \end{aligned}$$

$$\mathbf{p}^T =$$

	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10
1	0	-5	0	0	0	0	-3.441	-4.915	0	0

*Kopiowanie Macierzy  $\mathbf{K}$  i wektora  $\mathbf{p}$  przed modyfikacją uwzględniającą warunki brzegowe*

$$\mathbf{K}_0 := \mathbf{K} \quad \mathbf{p}_0 := \mathbf{p}$$

*Uwzględnienie warunków brzegowych*

*węzeł Nr 1: stopień swobody  $s_1$  i  $s_2$ , węzeł Nr 5: stopień swobody  $s_3$  i  $s_4$*

$$s_1 := 1 \quad s_2 := 2 \quad s_3 := 9 \quad s_4 := 10$$

$$i := 1 \dots Lr$$

$$K_{0_{s_1, i}} := 0 \quad K_{0_{s_2, i}} := 0 \quad K_{0_{s_3, i}} := 0 \quad K_{0_{s_4, i}} := 0$$

$$K_{0_{i, s_1}} := 0 \quad K_{0_{i, s_2}} := 0 \quad K_{0_{i, s_3}} := 0 \quad K_{0_{i, s_4}} := 0$$

$$K_{0_{s_1, s_1}} := 1 \quad K_{0_{s_2, s_2}} := 1 \quad p_{0_{s_1}} := 0 \quad p_{0_{s_2}} := 0$$

$$K_{0_{s_3, s_3}} := 1 \quad K_{0_{s_4, s_4}} := 1 \quad p_{0_{s_3}} := 0 \quad p_{0_{s_4}} := 0$$

$$K_0 =$$

	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10
1	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0
2	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0
3	0	0	$1.079 \cdot 10^4$	$-1.134 \cdot 10^3$	-980.306	$2.941 \cdot 10^3$	$-5.846 \cdot 10^3$	$1.169 \cdot 10^3$	0	0
4	0	0	$-1.134 \cdot 10^3$	$1.129 \cdot 10^4$	$2.941 \cdot 10^3$	$-8.823 \cdot 10^3$	$1.169 \cdot 10^3$	-233.831	0	0
5	0	0	-980.306	$2.941 \cdot 10^3$	$1.893 \cdot 10^4$	-168.194	$-5.545 \cdot 10^3$	$-2.773 \cdot 10^3$	0	0
6	0	0	$2.941 \cdot 10^3$	$-8.823 \cdot 10^3$	-168.194	$1.021 \cdot 10^4$	$-2.773 \cdot 10^3$	$-1.386 \cdot 10^3$	0	0
7	0	0	$-5.846 \cdot 10^3$	$1.169 \cdot 10^3$	$-5.545 \cdot 10^3$	$-2.773 \cdot 10^3$	$1.416 \cdot 10^4$	$-3.942 \cdot 10^3$	0	0
8	0	0	$1.169 \cdot 10^3$	-233.831	$-2.773 \cdot 10^3$	$-1.386 \cdot 10^3$	$-3.942 \cdot 10^3$	$1.271 \cdot 10^4$	0	0
9	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0
10	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1

$$p_0^T =$$

	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10
1	0	0	0	0	0	0	-3.441	-4.915	0	0

$$|K_0| = 4.78 \times 10^{23} \quad - \text{wyznacznik macierzy } K_0 > 0$$

*Rozwiązanie układu równań:*

$u := \text{lsolve}(K_0, p_0)$  - wektor przemieszczeń węzłowych

$$u^T =$$

	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10
1	0	0	$-2.578 \cdot 10^{-4}$	$-1.849 \cdot 10^{-4}$	$-3.013 \cdot 10^{-4}$	$-3.808 \cdot 10^{-4}$	$-7.206 \cdot 10^{-4}$	$-6.971 \cdot 10^{-4}$	0	0

### Obliczenie reakcji podpór

$$r := K \cdot u - p$$

$$r^T =$$

	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10
1	3.441	6.18	0	0	0	0	0	0	$4.25 \cdot 10^{-4}$	3.735

### Obliczenie sił wewnętrznych

$$i := 1 \dots L_e$$

$$N_i := \frac{EA}{(L_i)^2} \cdot \left[ \left( u_2 \cdot W_{k_{i-1}} - u_2 \cdot W_{p_{i-1}} \right) \cdot L_{x_i} + \left( u_2 \cdot W_{k_i} - u_2 \cdot W_{p_i} \right) \cdot L_{y_i} \right]$$

$$N^T =$$

	1	2	3	4	5	6	7
1	-1.966	-2.148	-4.176	-1.868	1.868	1.688	-3.58