

# Растяжение-сжатие упругих стержней

truss - стержень, т.е. х  
beam - балка

---

Решение задач теории упругости и  
построить 2 метода

1. Упрощенное решение систем уравнений
2. Минимизируется суммарная работа  
(потенц. энергия) напряжений и влечет.  
сил,

Запишем потенциальную энергию:

$$\Pi = \Lambda - W, \text{ где}$$

$\Lambda$  - потенциальная

энергия деформаций

$W$  - потенциальная  
поверхностей

энергия массовых,  
сил.

$$d\Pi = d\Lambda - dW \text{ где}$$

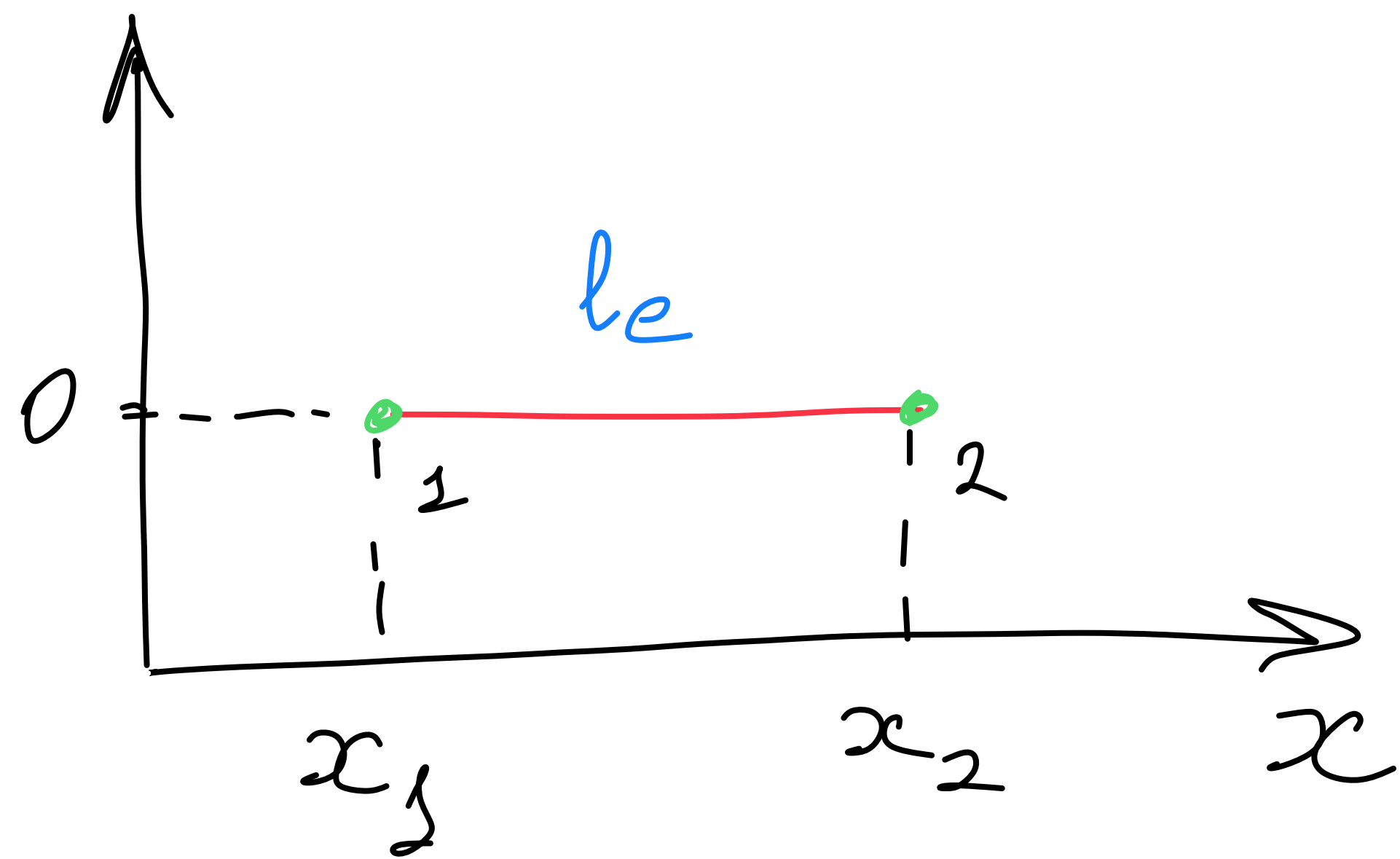
объём  $dV$

Работа внутренних

сил

$$d\Lambda = \frac{1}{2} \{ \epsilon \}^T \{ \sigma \} dV ;$$

$$\Lambda = \frac{1}{2} \int_V \{ \epsilon \}^T \cdot \{ \sigma \} dV \quad (1)$$



$$\{\varepsilon\} = \{\varepsilon_x\} = \left\{ \frac{\partial u}{\partial x} \right\} \quad (2)$$

$$u = u_1 \cdot N_1 + u_2 \cdot N_2 = [N_1 \ N_2] \begin{Bmatrix} u_1 \\ u_2 \end{Bmatrix} = [N] \cdot \{u^e\} \quad (3)$$

$$\{u^e\}^T = \{u_1 \ u_2\}, \quad [N] = [N_1 \ N_2]$$

подставим (3) в (2):

$$\{\varepsilon\} = \frac{\partial}{\partial x} [N] \cdot \{u^e\} = [B] \cdot \{u^e\} \quad (3^*)$$

$$[B] = \left[ \frac{\partial N_1}{\partial x}, \frac{\partial N_2}{\partial x} \right] - \text{матрица перемещений} \quad \text{и деформаций} \quad (4)$$

Найдем ортонормированные  $N_1$  и  $N_2$

Пусть  $U = A + Bx$ , тогда:

$$N_1 = A_1 + B_1 x$$

$$N_2 = A_2 + B_2 x$$

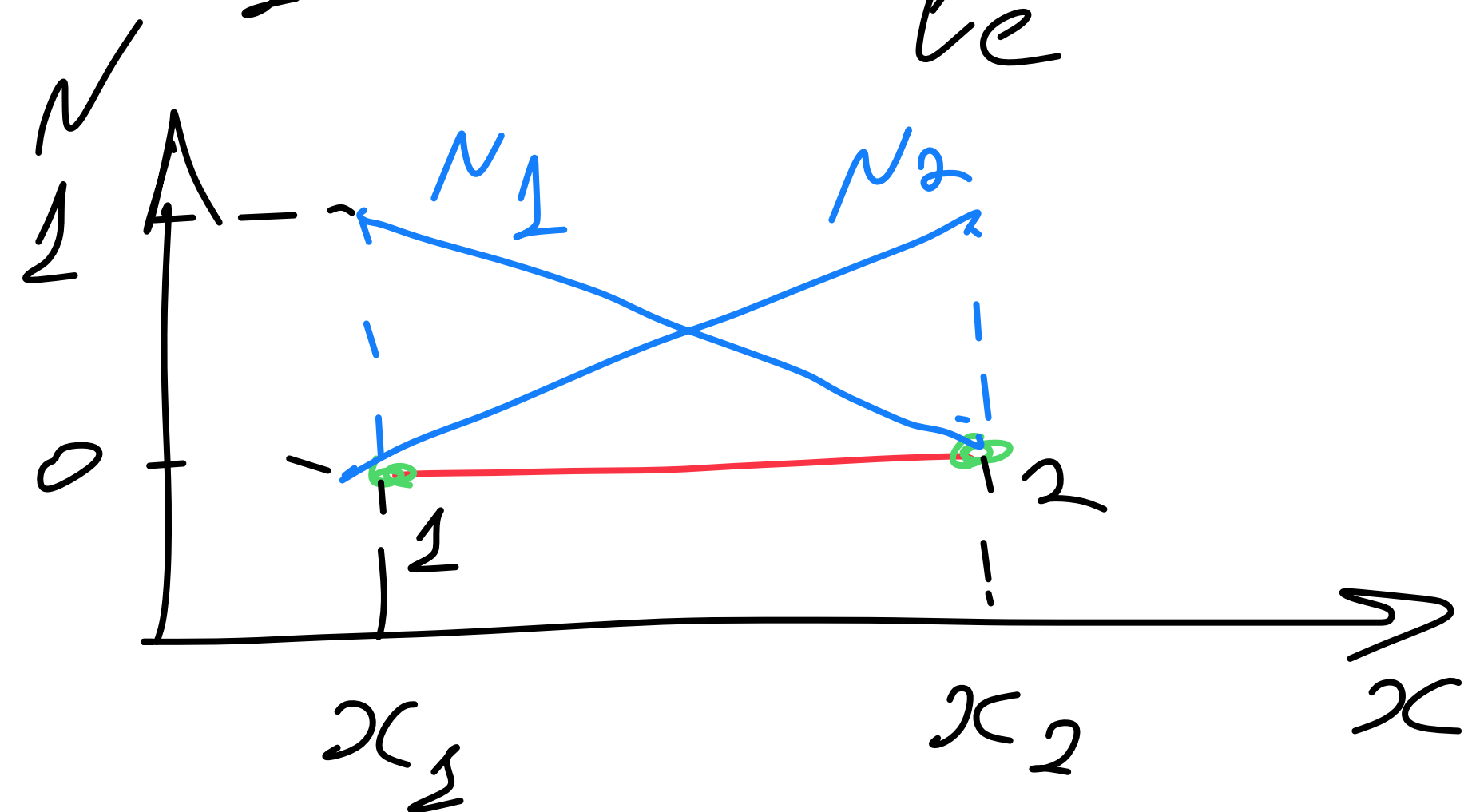
$$\begin{cases} A_1 + B_1 \cdot 0 = 1 \\ A_2 + B_2 \cdot 0 = 0 \end{cases} \quad \text{при } x = 0$$

$$A_1 = 1, \quad A_2 = 0$$

$$\begin{cases} A_1 + B_1 \cdot l_e = 0 \\ A_2 + B_2 \cdot l_e = 1 \end{cases} \quad \text{при } x = l_e$$

; $\Rightarrow B_1 = -\frac{1}{l_e}; \quad B_2 = \frac{1}{l_e}$

$$N_1 = 1 - \frac{x}{le} ; \quad N_2 = \frac{x}{le} \quad (5)$$



Погрешности (5) в (4):

$$[B] = \begin{bmatrix} -\frac{1}{le} & \frac{1}{le} \end{bmatrix}$$

$$\{\omega\} = E \cdot \{\varepsilon\} = E[B] \cdot \{u^e\} \quad (6)$$

$E$  - модуль Юнга

погуставим (3\*) и (6) в (1):

$$\lambda = \frac{1}{2} \int \{u^e\}^T [B]^T E [B] \{u^e\} dV =$$

$$= \frac{1}{2} E \cdot l_e \cdot A \{u^e\}^T \cdot [B]^T \cdot [B] \cdot \{u^e\} =$$

$$= \frac{1}{2} E \cdot l_e \cdot A \{u^e\}^T \begin{bmatrix} -\frac{1}{l_e} \\ \frac{1}{l_e} \end{bmatrix} \cdot \begin{bmatrix} -\frac{1}{l_e} & \frac{1}{l_e} \end{bmatrix} \{u^e\} =$$

$$= \frac{1}{2} E \cdot l_e \cdot A \{u^e\}^T \begin{bmatrix} \frac{1}{l_e^2} & -\frac{1}{l_e^2} \\ -\frac{1}{l_e^2} & \frac{1}{l_e^2} \end{bmatrix} \{u^e\} = \frac{1}{2} \frac{EA}{l_e} \{u^e\}^T \cdot$$

$$\begin{bmatrix} 1 & -1 \\ -1 & 1 \end{bmatrix} \{u^e\}$$

$$\Lambda = \frac{1}{2} \{u^e\}^T \cdot \frac{EA}{l_0} \begin{bmatrix} 1 & -1 \\ -1 & 1 \end{bmatrix} \{u^e\}$$

Работа деформации сум?

$$W = W_c + W_e + W_v$$

$$W_c = \{u^e\}^T \cdot \begin{Bmatrix} P_1 \\ P_2 \end{Bmatrix} \quad - \text{сосредоточенные силы}$$

$$W_e = \int_L \{u^e\}^T \cdot [N]^T \cdot \{P_e\} dx \quad - \text{поверхностные силы}$$

$$W_v = \int_V \{u^e\}^T [N]^T \{P_v\} dV \quad - \text{объемные, массовые силы}$$

Записываем функционал потенциальной энергии

$$\Pi = \frac{1}{2} \{u^e\}^T \cdot \frac{EA}{l_e} \begin{bmatrix} 1 & -1 \\ -1 & 1 \end{bmatrix} \{u^e\} -$$

$$- \left( \{u^e\}^T \cdot \{P_c\} + \int \{u^e\}^T \cdot \{N\}^T \{P_e\} dx + \right.$$

$$\left. + \int_V \{u^e\}^T \cdot \{N\}^T \{P_v\} dV \right)$$

Вариационные принципы:

искомого перемещения отвечают минимуму

функционала потенциальной энергии. Минимум

функционала потенциальной энергии достигается,

когда первая вариация этого функционала равна нулю



$$\frac{\delta \Pi}{\delta \{u^e\}} = 0 \quad \sim \quad \text{непр База} \quad \text{Бабушкин} \quad \text{Ф-12}$$

нотация  $\rightarrow$  термин

$$\frac{EA}{l_e} \begin{bmatrix} 1 & -1 \\ -1 & 1 \end{bmatrix} \{u^e\} - \left( \{P_c\} + \int_V [N]^T \{P_v\} dV + \int_l [N]^T \{P_e\} dx \right) = 0 \quad (7)$$

$$[k^e] = \frac{EA}{l_e} \begin{bmatrix} 1 & -1 \\ -1 & 1 \end{bmatrix} \quad (8)$$

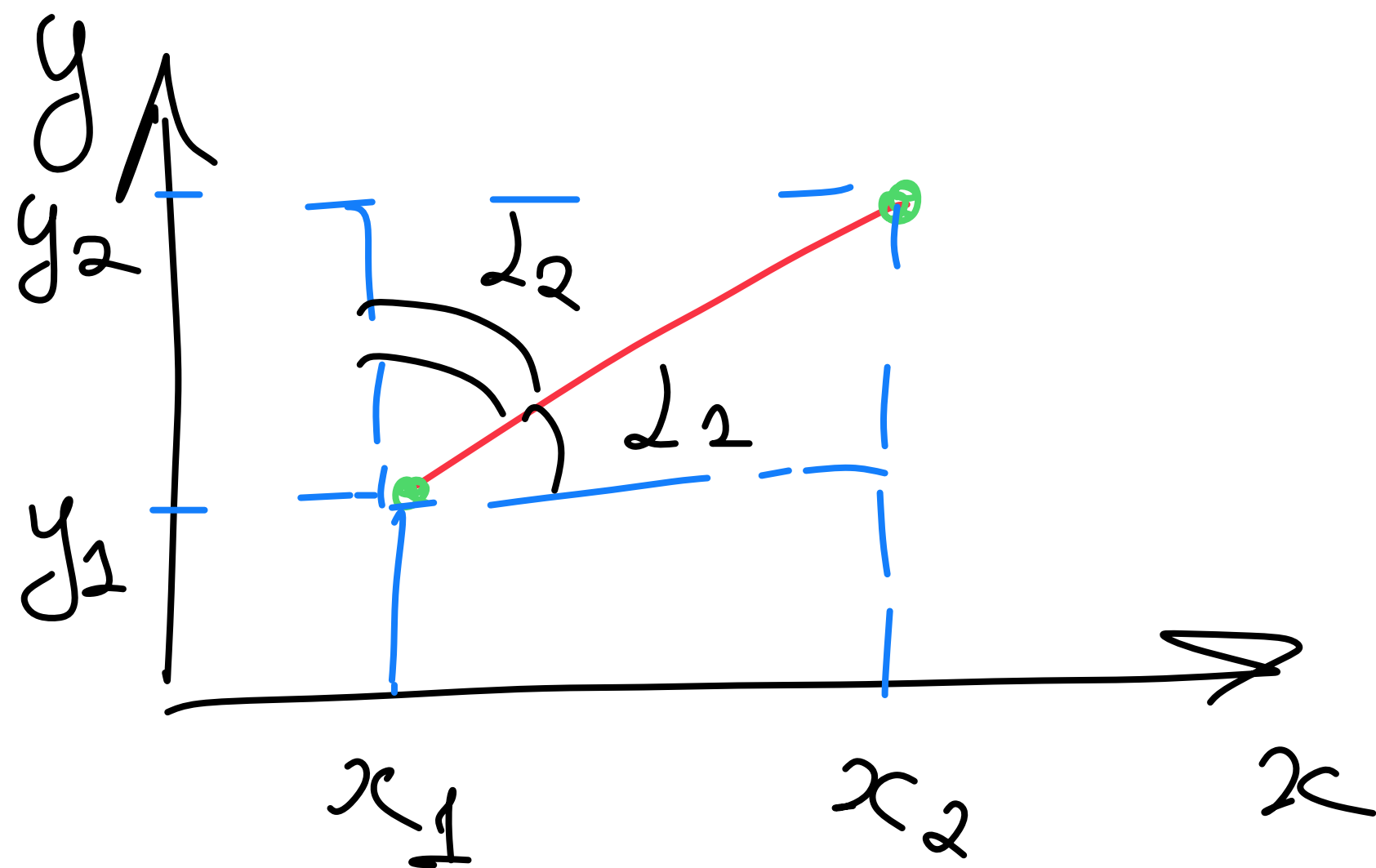
$$\{f^e\} = \{P_c\} + \int_V [N]^T \{P_v\} dV + \int_l [N]^T \{P_e\} dx \quad (9)$$

Запишем (7) с учетом (8) и (9):

$$[k^e] \cdot \{u^e\} = \{F^e\} \quad (10)$$

(10) — основное уравнение МКЭ  
 которого  $k \in \Omega$ .

$[k^e]$  — матрица жесткости  $k \in \Omega$



$$\{u^e\} = [T] \{u_{ge}^e\}, \text{ где}$$

$\{u_{ge}^e\}$  — перемещения в глобальной СК

$[T]$  — матрица трансформации

$$\{u_{ge}\}^T = \{u_1^x \quad u_1^y \quad u_2^x \quad u_2^y\}$$

$$u_1 = u_1^x \cdot \cos \alpha_1 + u_1^y \cdot \cos \alpha_2 = u_1^x \frac{x_2 - x_1}{l_e} + u_1^y \frac{y_2 - y_1}{l_e}$$

$$u_2 = u_2^x \cdot \cos \alpha_1 + u_2^y \cdot \cos \alpha_2 = u_2^x \frac{x_2 - x_1}{l_e} + u_2^y \frac{y_2 - y_1}{l_e}$$

$$l_{12} = \frac{x_2 - x_1}{l_e}, \quad m_{12} = \frac{y_2 - y_1}{l_e}$$

$$\{u^e\} = \begin{Bmatrix} u_1 \\ u_2 \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} u_1^x l_{12} + u_1^y m_{12} \\ u_2^x l_{12} + u_2^y m_{12} \end{Bmatrix} = \begin{bmatrix} l_{12} & m_{12} & 0 & 0 \\ 0 & 0 & l_{12} & m_{12} \end{bmatrix}^T$$

$$\begin{Bmatrix} u_1^x \\ u_1^y \\ u_2^x \\ u_2^y \end{Bmatrix} = [T] \cdot \{u_{ge}\}, \quad (11) \quad [T] = \begin{bmatrix} l_{12} & m_{12} & 0 & 0 \\ 0 & 0 & l_{12} & m_{12} \end{bmatrix}$$

подставляем (11) в (10):

$$[k^e] [T] \cdot \{u_{ge}^e\} = \{\bar{F}^e\}; \quad \{\bar{F}^e\} = [T]^T \{\bar{F}_{ge}^e\}$$

$$[k^e] \cdot [T] \cdot \{u_{ge}^e\} = [T]^T \{\bar{F}_{ge}^e\} \quad (12)$$

Умножим (12) слева на  $[T]^T$

$$[T]^T [k^e] [T] \cdot \{u_{ge}^e\} = \{\bar{F}_{ge}^e\}; \quad [T]^T \cdot [T] [I]$$

$$[k_{ge}^e] = [T]^T \cdot [k^e] \cdot [T]; \quad (*)$$

$k_{ge}^e$  (10) запишем в глобальной СК;

$$[k_{ge}^e] \cdot \{u_{ge}^e\} = \{\bar{F}_{ge}^e\} - \text{основное уравнение МКЭ в глобальной СК}$$

Если количество элементов  $e > 1$ :

$[k] = \sum_e [k_{ge}^e]$  — матрица жесткости системы

$\{F\} = \sum_e \{F_{ge}^e\}$  —

тогда основное уравнение  $[k]\{u\} = \{F\}$ :

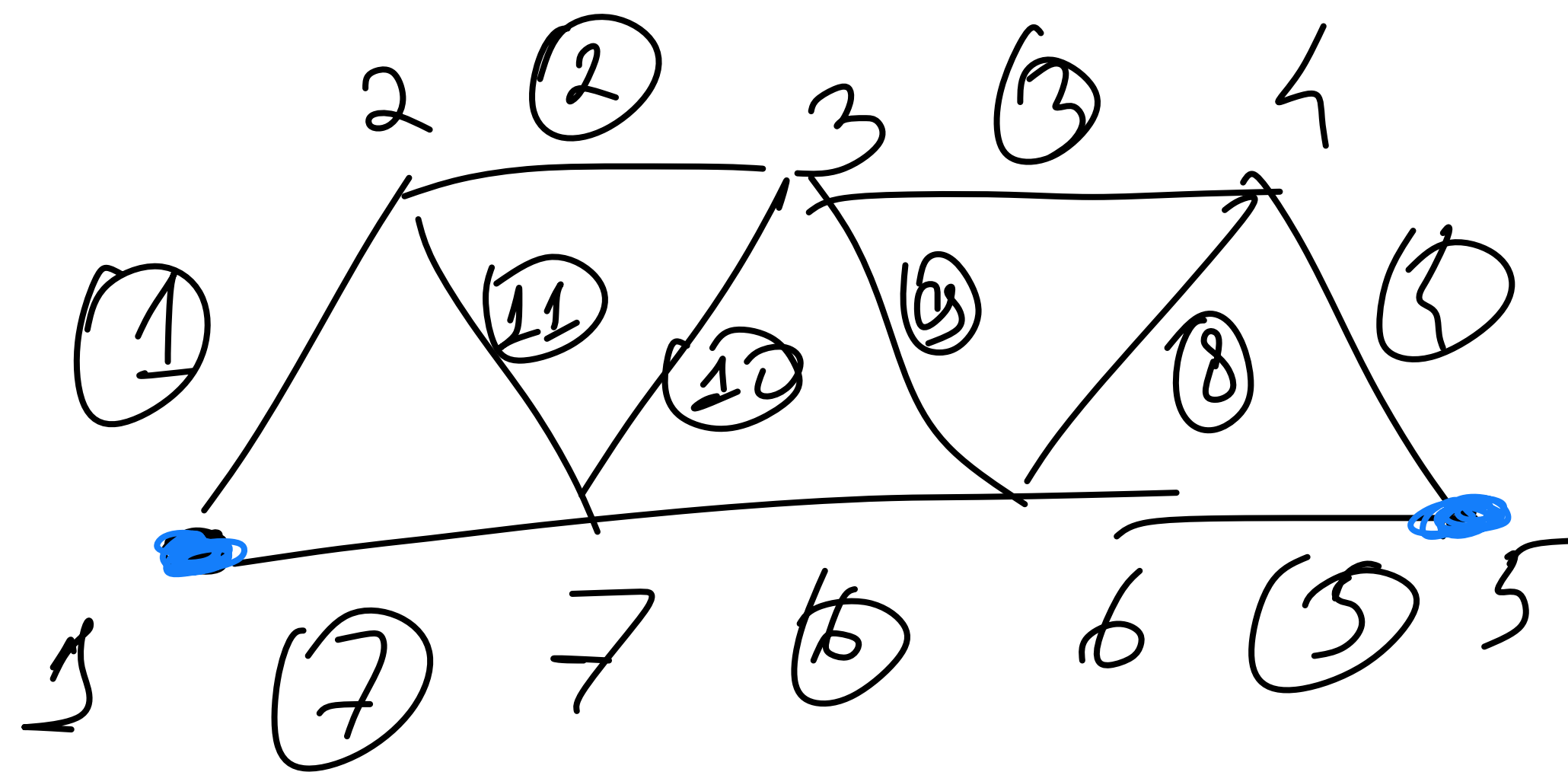
$$[k]\{u\} = \{F\} \quad (13)$$

$$\{u\}^T = \{u_1^x \quad u_1^y \quad u_2^x \quad u_2^y \quad u_3^x \quad u_3^y \quad \dots\}$$

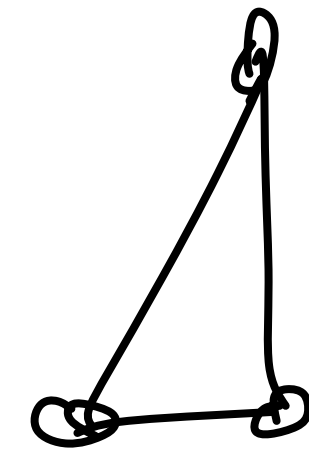
$$\{F\}^T = \{F_1^x \quad F_1^y \quad \dots\}$$

$$[K] = [A]^T [k_{ge}] [A]$$

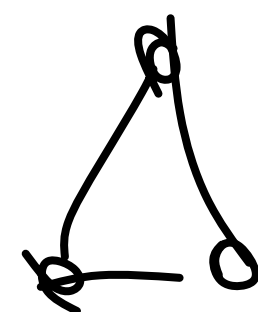
$[A] \dots$



$E_1 \quad 1, 2$   
 $E_2 \quad 2, 3$   
 $\vdots$   
 $E_7 \quad 7, 1$



6 ст. сб



18 ст. сб.

Трапеция

$u_x, u_y;$

$u_{x_{el}}, u_{y_{el}}$

Таблица

$u_x, u_y$

Глобальн. матрица жёсткости  $[K]$ :

- 1) Вирождаемая
- 2) лента
- 3) разрыхленная

Задающие ГУ:

$$u_1^x = 0$$

$$u_1^y = 0$$

$$u_5^x = 0$$

$$u_5^y = 0$$

$$k_{11} u_1^x + k_{12} u_1^y + \dots = \dots$$

$$\begin{array}{ccccccc} 1 & 0 & 0 & \dots & u_1^x \\ 0 & k_{22} & k_{23} & \dots & u_1^y \\ - & - & - & - & u_2^x \\ - & - & - & - & u_2^y \end{array}$$

$$\begin{bmatrix}
 k_{11} & k_{12} & k_{13} & \vdots \\
 k_{21} & k_{22} & k_{23} & \vdots \\
 \vdots & \vdots & \vdots & \vdots \\
 k_{N1} & k_{N2} & k_{N3} & k_{NN}
 \end{bmatrix}
 \begin{pmatrix}
 u_1^x \\
 u_1^y \\
 \vdots \\
 u_N^y
 \end{pmatrix}
 =
 \begin{pmatrix}
 f_1^x \\
 f_1^y \\
 \vdots \\
 f_N^y
 \end{pmatrix}$$

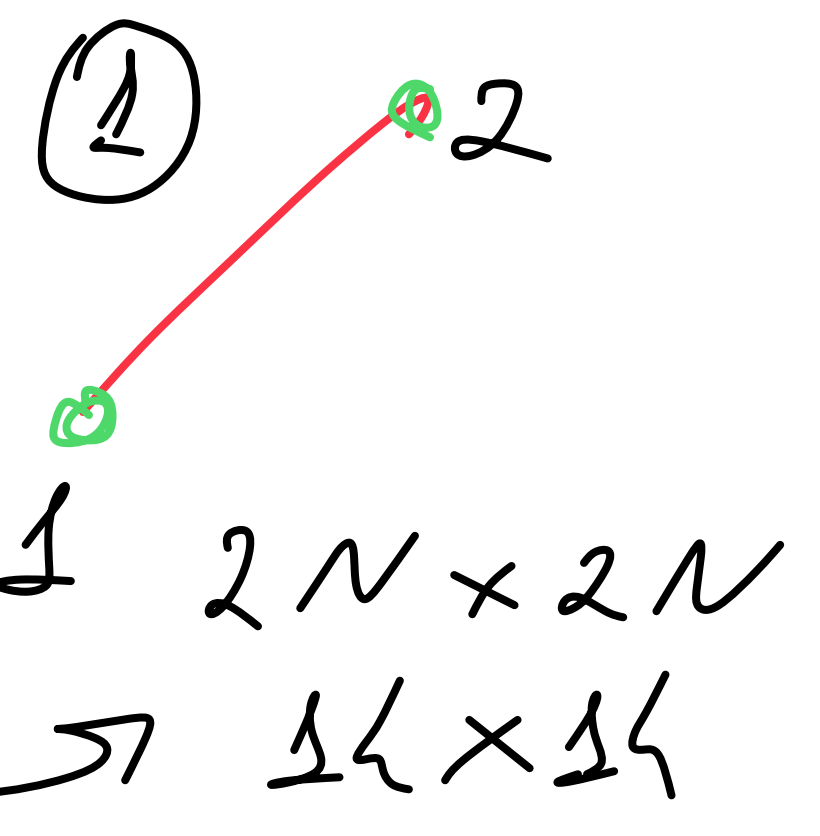

---

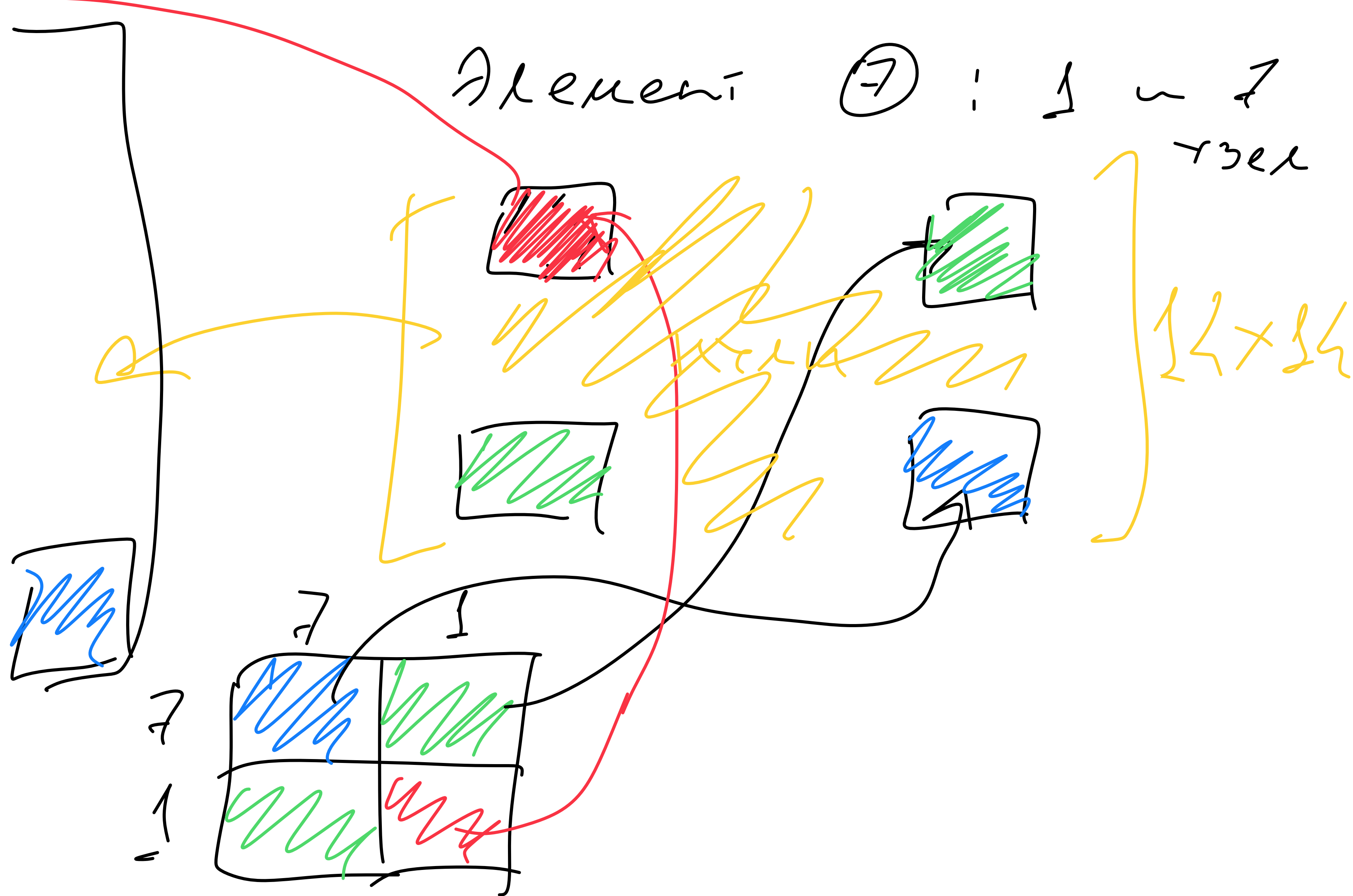
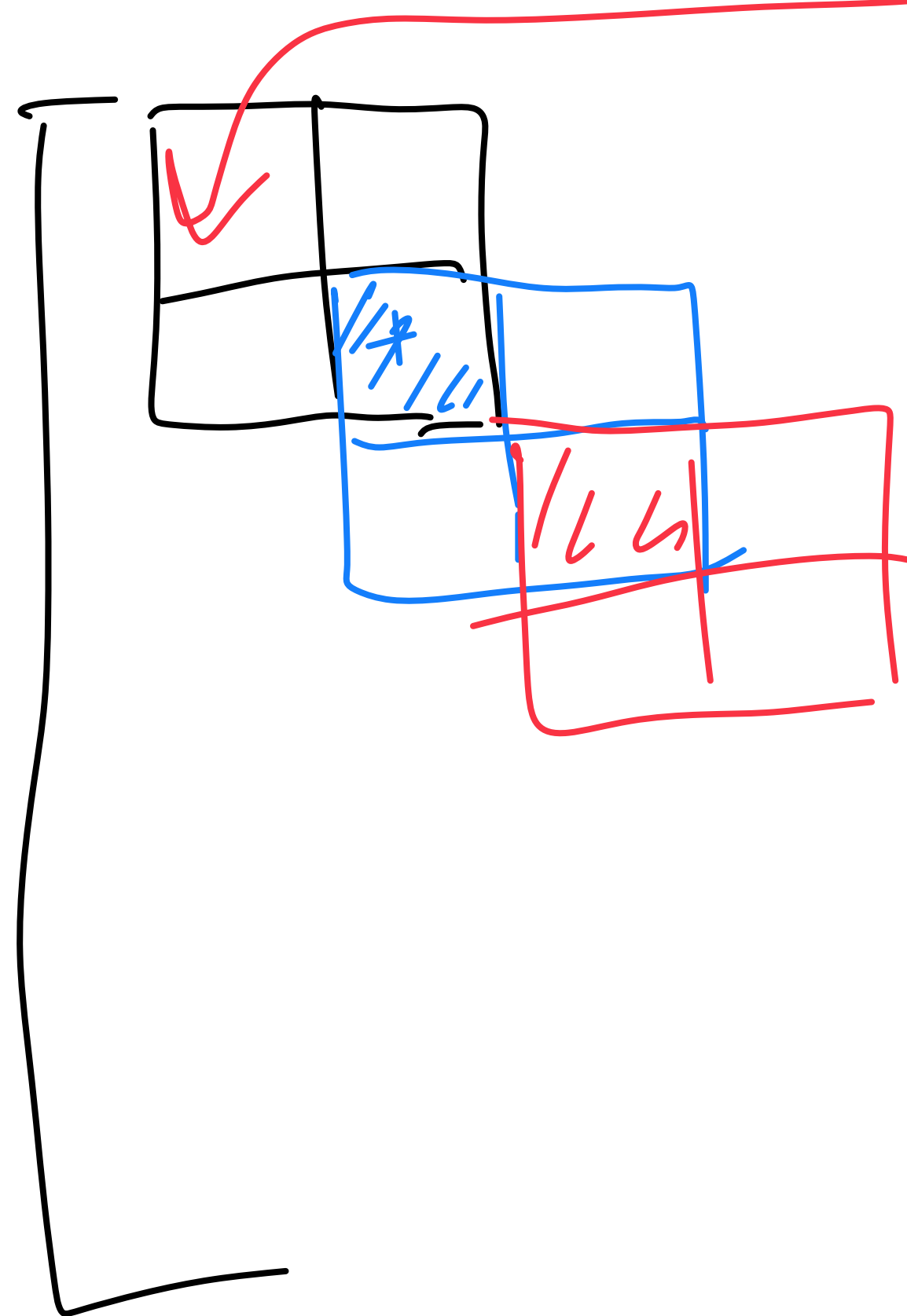


Сло  $\times$  ене      матрица       $\times$  ёсткости:

$$\begin{array}{c}
 \begin{array}{c} 1 \\ \vdots \\ N \end{array} \left| \begin{array}{cccccc}
 \overbrace{k_{11} \quad k_{12} \quad k_{13} \quad k_{14} \quad \dots \quad k_{1N}}^2 \\
 k_{21} \quad k_{22} \quad k_{23} \quad k_{24} \quad \dots \quad k_{2N} \\
 \vdots \quad \vdots \quad \vdots \quad \vdots \quad \ddots \quad \vdots \\
 k_{N1} \quad k_{N2} \quad k_{N3} \quad k_{N4} \quad \dots \quad k_{NN}
 \end{array}
 \end{array}$$

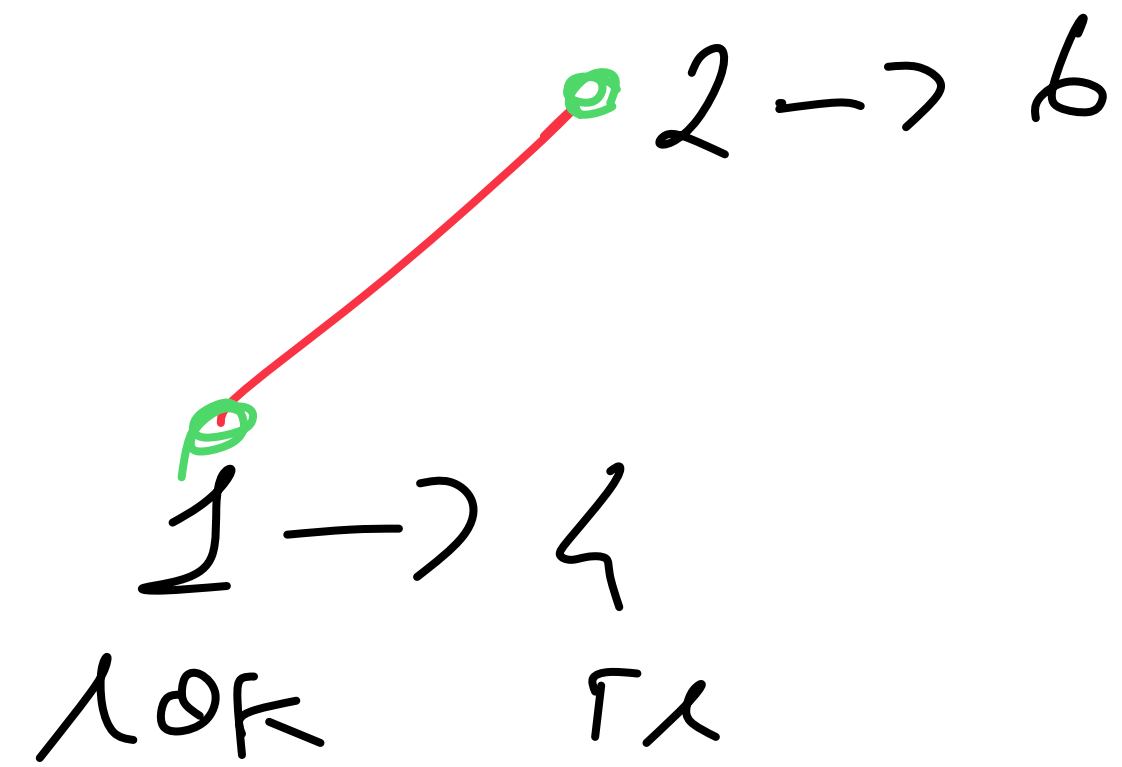
$$\left[ \begin{array}{cc|cc}
 k_{11} & k_{12} & k_{13} & k_{14} \\
 k_{21} & k_{22} & k_{23} & k_{24} \\
 k_{31} & k_{32} & k_{33} & k_{34} \\
 k_{41} & k_{42} & k_{43} & k_{44}
 \end{array} \right] = [k_{ge}]_{4 \times 4}$$





Implementation (7)

(8) : 4 ~ 6 x 3 el



$$k_{11} \rightarrow k_{2 \cdot 4 - 1} \quad 2 \cdot 4 - 1$$

$$k_{22} \rightarrow k_{2 \cdot 4} \quad k_{2 \cdot 4}$$

$$k_{33} \rightarrow k_{2 \cdot 6 - 1} \quad k_{2 \cdot 6 - 1}$$

$$k_{44} \rightarrow k_{2 \cdot 6} \quad k_{2 \cdot 6}$$

$$k_{21} \rightarrow k_{2 \cdot 4} \quad 2 \cdot 4 - 1$$

$$i = \text{Node\_label } 1 = 4$$

$$j = \text{Node\_label } 2 = 6$$

$$K[2 \cdot i - 1; 2i - 1] += k\_local[1, 1]$$

$$K[2 \cdot i; 2i] += k\_local[2, 2]$$

$$K[2 \cdot j - 1; 2j - 1] += k\_local[3, 3]$$

$$K[2j; 2j] += k\_local[4, 4]$$

1. поле  $u_x$

2. поле  $u_y$

3. Таблица - сравнение  $u_x$  и  $u_y$

4. поле  $\bar{F}_x$

5. Таблица - сравнение  $F_x$

$$\sigma = \frac{F}{A} \Rightarrow F = \sigma \cdot A$$

Paraview;  $\rightarrow$  \*.vtk  $\rightarrow$  открыть.

Field  $u_x$   
0,01 0,02

*Node		
1	0,5	0,5
2	0,5	1,5
*Elements		
12	1	2