Санкт-Петербургский политехнический университет Петра Великого Физико-механический институт Высшая школа теоретической механики и математической физики

Направление подготовки 01.03.03 Механика и математическое моделирование

Отчёт по лабораторной работе №5

Тема: Метод конечных элементов. Растяжение-сжатие упругих стержней"

Дисциплина "Вычислительная механика"

Выполнил:

Работинский А.Д. Группа: 5030103/00101 **Преподаватель:**

Е.Ю. Витохин

Санкт-Петербург 2022

1 Постановка

Произвести расчет плоских фермы под действием нагрузки **F**. Нагрузку следует прикладывать на верхний пояс. Закрепить крайне левый и правый нижний угол. Закрепление производится по горизонтальным и вертикальным степеням свободы. Требуется определить перемещения узлов фермы и усилия в стержнях.

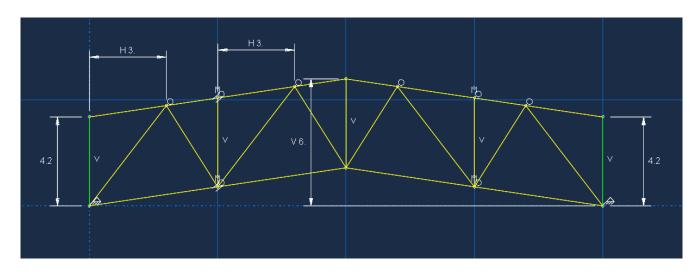


Рис. 1: Система

2 Метод решения

Для решения задачи статики используется эмперический подход: минимализация функционала потенциальной энергии.

$$\Pi = \Lambda - \Omega$$

 Λ - энергия деформации

 Ω - работа внешних сил

Минимум функционала достигается в том случае, когда первая вариация этого функционала равна нулю.

$$\frac{\delta\pi}{\delta\left\{U^e\right\}} = 0$$

Для каждого стержня находим локальную матрицу жесткости:

$$k_{loc}^e = \frac{ES}{l} \left[\begin{array}{cc} 1 & -1 \\ -1 & 1 \end{array} \right]$$

Длину стержня находим следующим образом:

$$l_k = (\sqrt{(x_j^k - x_i^k)^2 + (y_j^k - y_i^k)^2},$$

где k - номер стержня

Основное уравнение МКЭ для одного элемента:

$$\left[k^l\right]\cdot\left\{U^l\right\}=\left\{F^l\right\}$$

Осуществим переход от локальной СК связанной с самим КЭ к глобальной СК при помощи матрицы перехода:

$$T = \begin{bmatrix} l_{ij} & m_{ij} & 0 & 0 \\ 0 & 0 & l_{ij} & m_{ij} \end{bmatrix}$$

Переход к матрице жесткости элемента в глобальной системе координат для каждого элемента при помощи матрицы перехода:

$$k_{gl}^e = T^T \cdot k_{loc}^e \cdot T$$

, где

$$m_{ij} = \frac{y_j - y_i}{l} \quad l_{ij} = \frac{x_j - x_i}{l}$$

Для того, чтобы не решать систему тривиальным пересчетом, создадим глобальную матрицу жесткости, в одном конечном элементе 2 узла и в каждом 2 степени свободы, на которые накладываются соотвтсвующие жесткости), а в теле в данном случае 14 узлов, в каждом по 2 степени свободы, т.е. матрица жесткости для системы будет иметь размерность 28 на 28.Но с другой стороны: $\sum_0^l k_{gl}^e$ Чтобы в результате суммирования матриц 4 на 4 получить матрицу 28 на 28 нужно задать некоторое правило по которому элемненты локальной матрицы будут записываться в глобальную матрицу для системы, очевидный для этого способ:

 $u = [u_x^1, u_y^1, u_x^2, u_y^2, \dots] \Rightarrow$ если рассмотреть локальную матрицу жесткости для элемента из узлов с номерами m и n $m_x = 2m-1$ $m_y = 2m$ $n_x = 2n-1$ $n_y = 2n$.Далее воспользуемся способом аналогичным переводу в глобальную СК:построим некоторую матрицу A, такую что: $[A]^T * \{k_{al}^e\} * [A]$

Эта матрица будет иметь следующий вид:

Где ненулевые элементы стоят на местах $1; m_x = 2; m_y = 3; n_x = 4; n_y$ Преобразование такими матрицами для каждого элемента в сумме даст искомую глобальню матрицу жесткостей лля системы

Введем вектор сил и перемещений для системы:

$$U = \begin{pmatrix} U_x^1 \\ U_y^1 \\ U_x^2 \\ U_y^2 \\ \dots \end{pmatrix} \qquad F = \begin{pmatrix} F_x^1 \\ F_y^1 \\ F_x^2 \\ F_y^2 \\ \vdots \end{pmatrix}$$

Применим граничные условия, обнулив пары столбцов и строк и поставив единицы по диагонали у соответствующих узлов.

Составим основное уравнение МКЭ:

$$\begin{bmatrix} k_{11} & \dots & k_{1N} \\ \dots & \dots & \dots \\ k_{N1} & \dots & k_{NN} \end{bmatrix} \cdot \begin{pmatrix} U_x^1 \\ U_y^1 \\ U_x^2 \\ U_y^2 \\ \dots \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} F_x^1 \\ F_y^1 \\ F_x^2 \\ F_y^2 \\ \dots \end{pmatrix}$$

3 Результаты

3.1 Результаты работы в Abaqus

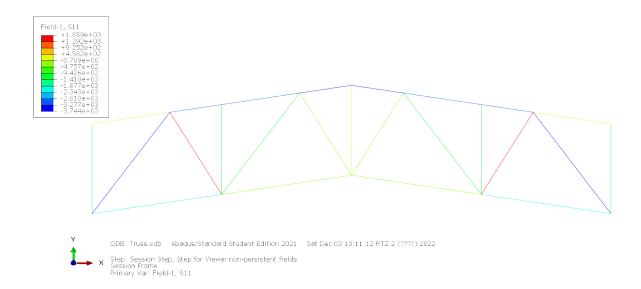


Рис. 2: Усилия, возникающие в ферме

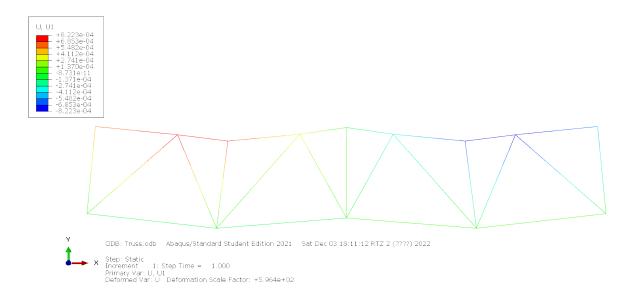


Рис. 3: Поле перемещений по оси Х

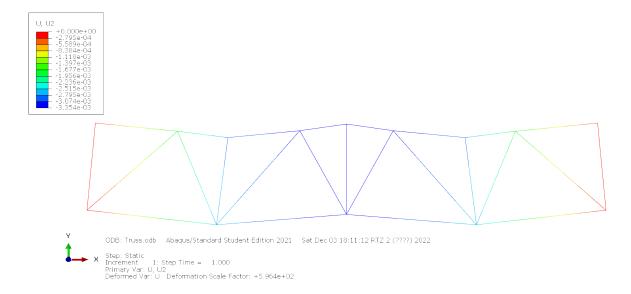


Рис. 4: Поле перемещений по оси Ү

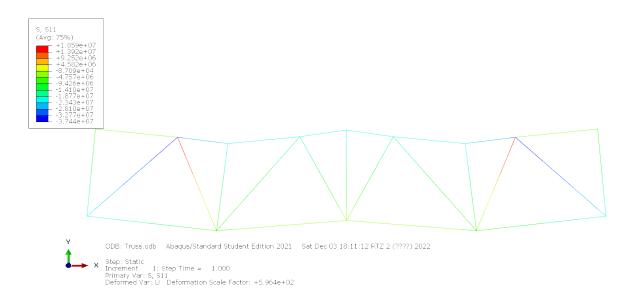


Рис. 5: Напряжения в ферме

3.2 Результаты работы в MatLab

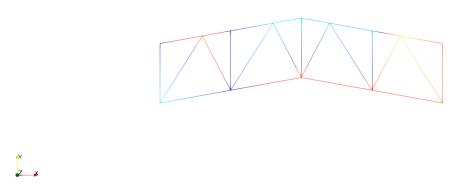


Рис. 6: Усилия, возникающие в ферме

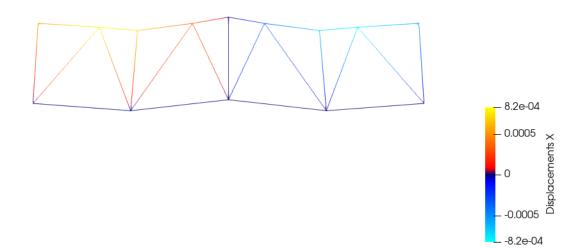


Рис. 7: Поле перемещений по оси Х

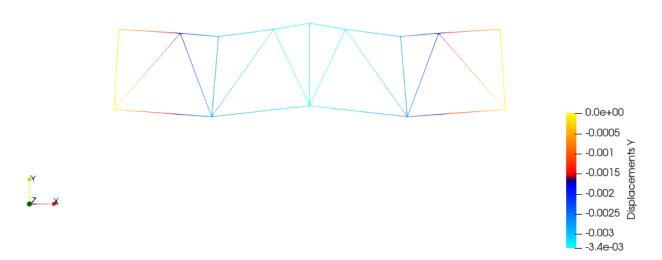


Рис. 8: Поле перемещений по оси Ү

3.3 Сравнение результатов

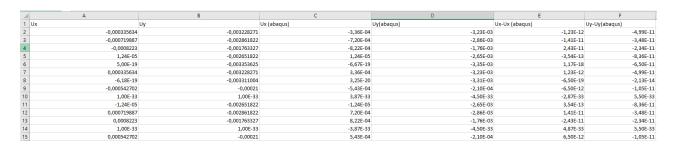


Рис. 9: Сравнение результатрв для перемещений

17	f matlab	fabaqus	f matlab - f abaqus
18	-2907,140502	-2,91E+03	9,19E-02
19	-2904,496138	-2,91E+03	2,74E+00
20	1859,8134	1,86E+03	7,06E-01
21	-441,3784485	-4,42E+02	1,86E-01
22	-202,5487841	-2,03E+02	6,74E-02
23	-3395,247685	-3,40E+03	1,11E-03
24	-3395,247685	-3,40E+03	1,11E-03
25	-202,5487841	-2,03E+02	6,74E-02
26	202,9574498	2,03E+02	9,79E-06
27	-1072,987466	-1,07E+03	1,15E-01
28	-999,6958129	-1,00E+03	3,04E-01
29	2,680917371	2,03E-13	2,68E+00
30	-3743,487739	-3,74E+03	8,53E-01
31	-999,8330274	-1,00E+03	1,67E-01
32	-1894,632324	-1,90E+03	2,63E+00
33	-441,3784485	-4,42E+02	1,86E-01
34	-999,6958129	-1,00E+03	3,04E-01
35	-2904,496138	-2,91E+03	2,74E+00
36	-3743,487739	-3,74E+03	8,53E-01
37	-1894,632324	-1,90E+03	2,63E+00
38	-1072,987466	-1,07E+03	1,15E-01
39	1859,8134	1,86E+03	7,06E-01
40	-2907,140502	-2,91E+03	9,19E-02
41	2,68091738	0,00E+00	2,68E+00
42	-999,8330274	-1,00E+03	1,67E-01

Рис. 10: Сравнение результатов для сил

Выводы

Заметим, что перемещения вычисленные в Абакусе и в ${\rm Mat} \Pi$ абе в среднем различаются в 10-13 знаках, а силы различаются в среднем в 1-2 знаке, что подтверждает верность полученных результатов.