

**О ЗАКОНОМЕРНОСТЯХ ФОРМИРОВАНИЯ МАТРИЦ
ЧИСЛЕННО-АНАЛИТИЧЕСКОГО ВАРИАНТА МГЭ ПРИ РАСЧЕТЕ
ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ РАМНЫХ КОНСТРУКЦИЙ**

Ковров А.В., Ковтуненко А.В. (Одесская государственная академия строительства и архитектуры)

Сформульовані закономірності формування матриць, що входять до вирішуючого рівняння чисельно-аналітичного варіанту МГЭ, при розрахунку багатопверхових багатопрогенових залізобетонних рамних конструкцій.

Актуальность исследований – современные расчеты зданий и сооружений, имеющих рамную конструкцию, требуют учет реальной работы, как материалов, так и узловых соединений элементов.

Численно-аналитический вариант МГЭ позволяет реализовать учет реальной работы конструкций при расчете рамных конструкций. Это обуславливает необходимость совершенствования процесса автоматизации формирования матриц, входящих в разрешающее уравнение.

Цель работы – изучить закономерности и разработать предложения по автоматизации формирования матриц численно-аналитического варианта МГЭ, при расчете многоэтажных многопролетных железобетонных рамных конструкций.

В работах [1, 3] изложены основные правила формирования систем разрешающих уравнений численно-аналитического варианта МГЭ.

В работе [4] рассмотрены основные принципы и правила формирования матриц численно-аналитического варианта МГЭ, позволяющие автоматизировать расчет рамных конструкций.

Рассматривая уравнения равновесия узлов рамы и совместности деформаций, в соответствии с [4] и выполняя характерную цепочку преобразований, в соответствии с [1, 3], получаем разрешающее уравнение численно-аналитического варианта МГЭ, имеющее вид:

$$A^*(l_i) \cdot X^* = -B(l_i) \quad (1)$$

где $B(l_i)$ – матрица нагрузки, формируемая в соответствии с [1];

X^* – вектор граничных параметров, определяемый по формуле:

$$X^* = \begin{matrix} \begin{matrix} X_j^1 \\ X_j^1 \\ \\ X_a^1 \\ \\ X_j^{m+1} \\ X_j^{m+1} \\ \\ X_a^{m+1} \\ \hline X_j^{m+2} \\ X_j^{m+2} \\ \\ X_a^{m+2} \\ \\ X_j^{2m+1} \\ X_j^{2m+1} \\ \\ X_a^{2m+1} \end{matrix} & \begin{matrix} 1 \\ \\ m+1 \\ \\ m+2 \\ \\ 2m+1 \end{matrix} \end{matrix} \quad (2)$$

$$X_i^j = \begin{matrix} M_k(l_k) \\ Q_k(l_k) \\ M_{(m-1)n+i}(0) \\ Q_{(m-1)n+i}(0) \\ N_k(l_k) \\ N_{(m-1)n+i}(0) \end{matrix} \quad \left| \begin{matrix} \text{при } j = 1 \dots m+1, i = 1 \\ \text{при } j = m+2 \dots 2m+1, i = 1 \dots n-1 \end{matrix} \right. \quad (3)$$

где k – номера элементов, для которых внутренние усилия являются независимыми граничными параметрами

$$X_i^j = \begin{matrix} EIv_{(m-1)n+i}(0) \\ EI\varphi_{(m-1)n+i}(0) \\ M_{(m-1)n+i}(0) \\ Q_{(m-1)n+i}(0) \\ EAu_{(m-1)n+i}(0) \\ N_{(m-1)n+i}(0) \end{matrix} \quad \left| \begin{matrix} \text{при } j = 1 \dots m+1, i = 2 \dots n \\ \text{при } j = m+2 \dots 2m+1, i = n \end{matrix} \right. \quad (4)$$

$A^*(l_i)$ – матрица коэффициентов.

В результате исследований предложено матрицу коэффициентов формировать по следующей формуле:

$$A^* = A \cdot C_1 + C_2 + C_3 + K_1 + K_2 + K_3 \quad (5)$$

где: A – исходная матрица коэффициентов, имеющая вид

$$A = \begin{pmatrix} |A_1| & |0| & \dots & |0| \\ |0| & |A_2| & \dots & |0| \\ \dots & \dots & \dots & \dots \\ |0| & |0| & \dots & |A_n| \end{pmatrix} \quad (6)$$

для которой каждый блок формируется по формуле:

$$A_i = \begin{vmatrix} 1 & l_i & -l_i^2/2 & -l_i^3/6 & 0 & 0 \\ 0 & 1 & -l_i & -l_i^2/2 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 1 & l_i & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 1 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 1 & l_i \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 1 \end{vmatrix} \quad (7)$$

K_1 – матрица зависимостей между усилиями и жесткостями вертикальных участков, имеющая вид:

$$K_1 = \begin{array}{c} \begin{array}{cc|cc|c} 1 & 2 & m+1 & m+2 & 2m+1 \\ \hline k_2^j & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & k_2^j & 0 & 0 & 0 \\ \hline 0 & 0 & k_{m+1}^j & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ \hline 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \end{array} \end{array} \quad (8)$$

$$k_i^j = \begin{array}{c} \begin{array}{cc|cc|c} 1 & 2 & 3 & n-1 & n \\ \hline 0 & A_2^{kj} & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & A_3^{kj} & 0 & 0 \\ \hline 0 & 0 & 0 & A_{n-2}^{kj} & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & A_{n-1}^{kj} \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \end{array} \end{array} \quad (9)$$

$$A_2^{kj} = \begin{vmatrix} -EI_{*j}/EI_{*rr} & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & -EI_{*j}/EI_{*rr} & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & -1 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & -1 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & -EI_{*j}/EA_{*rr} & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & -1 \end{vmatrix} \quad (10)$$

K_2 – матрица зависимостей между усилиями и жесткостями горизонтальных участков, имеющая вид:

$$K_2 = \begin{array}{c} \begin{array}{cc|cc|c} 1 & m+1 & m+2 & m+3 & 2m+1 \\ \hline 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ \hline 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & k_2^j & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ \hline 0 & 0 & 0 & 0 & k_{m-1}^j \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \end{array} \end{array} \quad (11)$$

$$k_z^j = \begin{array}{c} \begin{array}{ccc} 1 & 2 & n \\ \hline 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 \\ \hline 0 & 0 & A_z^{kj} \end{array} \end{array} \quad (12)$$

$$A_z^{kj} = \begin{array}{c} \left| \begin{array}{cccccc} -EI_x/EI_{x,x} & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & -EI_x/EI_{x,x} & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & -EA_x/EA_{x,x} & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \end{array} \right| \end{array} \quad (13)$$

K_3 – матрица зависимостей между жесткостями горизонтальных и вертикальных участков, имеющая вид:

$$K_3 = \begin{array}{c} \begin{array}{cccccc} 1 & 2 & m & m+1 & m+2 & m+3 & 2m+1 \\ \hline 0 & 0 & 0 & 0 & k_z^{3j} & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & k_z^{3j} & 0 \\ \hline 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & k_z^{3j} \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ \hline k_z^{3j} & k_z^{3j} & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & k_z^{3j} & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ \hline 0 & 0 & k_z^{3j} & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & k_z^{3j} & k_z^{3j} & 0 & 0 & 0 \end{array} \end{array} \quad (14)$$

$$k_z^j = \begin{array}{c} \begin{array}{ccc} 1 & 2 & n-1 & n \\ \hline A_z^{kj} & 0 & 0 & 0 \\ 0 & A_z^{kj} & 0 & 0 \\ \hline 0 & 0 & A_z^{kj(n-1)} & 0 \\ 0 & 0 & 0 & A_z^{kj} \end{array} \end{array} \quad (15)$$

$$A_z^{kj} = \begin{array}{c} \left| \begin{array}{cccccc} 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & -1 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & -1 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 1 & 0 & 0 \end{array} \right| \end{array} \quad (16)$$

$$A_i^M = \begin{vmatrix} 0 & 0 & 0 & 0 & EI_{i,j}/EA_{i,j} & 0 \\ 0 & -EI_{i,j}/EI_{i,j} & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & -1 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & -1 \\ -EA_{i,j}/EI_{i,j} & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 1 & 0 & 0 \end{vmatrix} \quad (17)$$

$$k_i^M = \begin{array}{c|cc|c} & 1 & 2 & n \\ \hline 0 & A_j^M & & 0 \\ 0 & 0 & & 0 \\ \hline & & & \\ \hline 0 & 0 & & A_{n-j}^M \\ 0 & 0 & & 0 \end{array} \quad (18)$$

$$A_i^M = \begin{vmatrix} 0 & EI_{i,j}/EI_{i,j} & 0 & 0 & -EI_{i,j}/EA_{i,j} & 0 \\ 0 & EI_{i,j}/EI_{i,j} & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ EA_{i,j}/EI_{i,j} & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \end{vmatrix} \quad (19)$$

$$k_i^M = \begin{array}{c|cc|c} & 1 & 2 & n \\ \hline 0 & A_j^M & & 0 \\ 0 & 0 & & 0 \\ \hline & & & \\ \hline 0 & 0 & & A_{n-j}^M \\ 0 & 0 & & 0 \end{array} \quad (20)$$

$$A_i^M = \begin{vmatrix} 0 & 0 & 0 & 0 & EI_{i,j}/EA_{i,j} & 0 \\ 0 & -EI_{i,j}/EI_{i,j} & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ -EA_{i,j}/EI_{i,j} & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \end{vmatrix} \quad (21)$$

В приведенных матрицах приняты следующие обозначения:

- $h = (m - 1)n + i$;
- s – количество элементов стоек;
- m – количество пролетов;
- n – количество этажей.

C_1 – матрица обнуляющая столбцы исходной матрицы коэффициентов, номера которых соответствуют номерам нулевых начальных параметров;

C_2 – матрица компенсирующих элементов, образующихся при переносе независимых конечных параметров на места нулевых начальных параметров;

C_3 – матрица компенсирующих элементов, образующихся при вовлечении независимых конечных параметров в уравнения численно-аналитического варианта метода граничных элементов.

Выводы

На основании изучения закономерностей формирования матриц численно-аналитического варианта МГЭ при расчете многоэтажных многопролетных железобетонных рамных конструкций разработаны предложения по формированию матриц, входящих в разрешающее уравнение, которые позволяют совершенствовать процесс их автоматизации с целью создания методики расчетов при помощи системы компьютерной математики MATLAB.

Литература:

1. Баженов В.А., Коломиец Л.В., Оробей В.Ф. и др. Строительная механика. Специальный курс. Применение метода граничных элементов. – Одесса: Астропринт, 2003. – 288 с.
2. Дашенко А.В., Кирилов В.Х., Коломиец Л.В., Оробей В.Ф. MATLAB в научных и инженерных расчетах – Одесса: Астропринт, 2003 – 216 с.
3. Оробей В.Ф., Ковров А.В. Решение задач статики, динамики и устойчивости стержневых систем. Применение метода граничных элементов. – Одесса, 2004. – 122с.
4. Основы автоматизации формирования матриц метода граничных элементов при статическом расчете плоских рам / А. В. Ковров, Т. С. Цатуров // Открытые информационные и компьютерные интегрированные технологии. – Харьков: НАКУ «ХАИ», 2005. – Вып. 27.– С. 160-166.