

## ИССЛЕДОВАНИЕ НЕКОТОРЫХ ЗАДАЧ МЕХАНИКИ С ПРИМЕНЕНИЕМ МЕТОДОВ ОПТИМИЗАЦИИ И ИТ-ТЕХНОЛОГИИ

*Бул макалада механиканын кебир маселелерин оптималдуу долборлоону ИТ-технологиясын колдонуу менен каралган.*

*В данной статье рассматривается применение ИТ-технологии в некоторых задачах оптимального проектирования конструкций с применением методов оптимизации: симплекс метода и метода динамического программирования.*

*In given article IT technology application in some problems of optimum designing of designs with application of methods of optimisation is considered: a simplex of a method and a method of dynamic programming.*

Широкий класс задач, встречающихся при оптимальном конструировании конструкций, может быть математически сформулирован в виде задач математического программирования (линейного, динамического и др.), т.е. задач поиска экстремума целевой функции нескольких переменных, которые могут быть решены с помощью новых информационных технологий /1-5/.

Основная задача линейного программирования формулируются так: дана линейная форма (целевая функция)

$$z = p_1x_1 + p_2x_2 + \dots + p_nx_n$$

(1)

и задана система  $n+m$  линейных неравенств (ограничений)

$$x_1 \geq 0, \quad x_2 \geq 0, \quad \dots \quad x_n \geq 0; \tag{2}$$

$$y_i = -a_{i1}x_1 - a_{i2}x_2 - \dots - a_{in}x_n + a_i \geq 0;$$

$$(i = 1, 2, \dots, m).$$

(3)

Найти максимум (минимум) формы (1) при выполнении условий (2) и (3). Для решения задач линейного программирования чаще всего применяется симплекс-метод.

*Замечание 1.* Задачу минимизации функции  $z$  можно заменить задачей отыскания максимума функции  $(-z)$ , к которой применим изложенный выше алгоритм.

*Замечание 2.* Часто вместо системы неравенств (3) ограничения к задаче линейного программирования задаются в виде системы уравнений или в виде смешанной системы, состоящей из уравнений и неравенств. Кроме того, некоторые из переменных  $x_1$  могут не иметь

ограничений по знаку. Для применения симплекс-метода в сформулированном выше виде такую задачу необходимо преобразовать к форме (1), (2), (3). Эти преобразования можно считать вспомогательной задачей линейного программирования, которую можно решать, например, с помощью шагов модифицированного Жорданова исключения.

При методе динамического программирования, предназначенного для решения задач оптимального проектирования, постановка задачи формулируется следующим образом:

рассмотрим функцию вида:

$$z = g_1(x_0, x_1) + g_2(x_1, x_2) + \dots + g_N(x_{N-1}, x_N), \quad (4)$$

где  $g_i$  – заданные функции лишь двух независимых переменных  $x_{i-1}, x_i$

Требуется найти такие значения неизвестных  $x_1, \dots, x_N$ , при которых  $z$  принимает минимальное значение

$$z \rightarrow \min$$

(5)

Введем функцию  $\omega_i(x_i)$ , представляющую собой минимум по  $x_i, \dots, x_{i-1}$  суммы первых  $i$  слагаемых из (1) при заданном значении  $x_i$ :

$$\omega_i(x_i) = \min_{x_i, \dots, x_{i-1}} \{g_1(x_0, x_1) + \dots + g_{i-1}(x_{i-2}, x_{i-1}) + g_i(x_{i-1}, x_i)\}$$

(6)

Очевидно, наименьшее из чисел  $\omega_N(x_N)$  и есть минимальное значение функции  $z$ .

Произведем теперь некоторые преобразования в правой части (6). Для этого перепишем равенство (6) в виде:

$$\omega_i(x_i) = \min_{x_{i-1}} \min_{x_i, \dots, x_{i-2}} \{g_1(x_0, x_1) + \dots + g_{i-1}(x_{i-2}, x_{i-1}) + g_i(x_{i-1}, x_i)\}$$

(7)

и заметим, что последнее слагаемое в (7) не зависит от  $x_1, \dots, x_{i-2}$

Поэтому последнее слагаемое можно вынести за знак второго минимума, как выносят постоянную. Тогда равенство (7) примет вид

$$\omega_i(x_i) = \min_{x_{i-1}} \{g_i(x_{i-1}, x_i) + \min_{x_i, \dots, x_{i-2}} [g_1(x_0, x_1) + \dots + g_{i-1}(x_{i-2}, x_{i-1})]\}$$

(8)

Второе слагаемое в фигурных скобках в (8) есть ни что иное, как  $\omega_{i-1}(x_{i-1})$ . Это дает право переписать (8) в виде

$$\omega_i(x_i) = \min_{x_{i-1}} \{g_i(x_{i-1}, x_i) + \omega_{i-1}(x_{i-1})\} \quad (9)$$

Равенство (9) называется уравнением Беллмана, а функция (6) – функцией Беллмана.

Чтобы это уравнение можно было использовать при  $i=1$ , следует положить  $w(x_0)=0$ .

Рекуррентная зависимость (9) подсказывает следующий способ решения задачи оптимизации (5), который и носит название метода динамического программирования. Для каждого значения переменной  $x_1$  найдем  $\omega_1(x_1)$  и запомним. Затем для каждого  $x_2 = x$ , используя вычисление значения  $\omega_1$ , найдем  $\omega_2(x_2)$  по формуле (9) и запомним соответствующее условно оптимальное значение (при условии  $x_2 = x$ ) и т. д. Наименьшая из величин дает искомое минимальное значение функции  $z$ .

Чтобы найти оптимальные значения, нужно проделать обратный ход, используя сохраненные в памяти условные оптимальные значения.

Метод динамического программирования имеет широкую область принципиально возможных применений. Он позволяет решать задачи оптимизации, в которых  $g_1(x_{i-1}, x_i)$  – любые функции, в том числе заданные таблично. При этом выполняется полный перебор всех, подозрительных на оптимальность значений, поэтому найденный экстремум является глобальным. В этом и заключается преимущество метода динамического программирования перед простым перебором, для которого характерна показательная зависимость количества вычислений от числа неизвестных.

Для решения задачи с применением линейного программирования рассмотрим следующую задачу. Заданы схема и две нагрузки для двухпролетной жестко-пластической неразрезной балки из двух элементов постоянного прямоугольного сечения, определяемых пластическими моментами  $M_1^0$  и  $M_2^0$  (рис.1). Требуется так подобрать значения  $M_1^0$  и  $M_2^0$ , чтобы добиться минимума веса конструкции в условиях упругопластической работы.

Решение. Стоимость конструкции можно принять пропорциональной предельным пластическим моментам и длинам стержней, откуда получаем целевую функцию

$$Z = 2 M_1^0 + M_2^0 \rightarrow \min. \quad (10)$$

Согласно статической теореме теории предельного равновесия (теореме А.А.Гвоздева), конструкция не разрушится, если существуют такие значения моментов, которые удовлетворяют условиям равновесия и условиям пластичности. Предельным пластическим моментом называется изгибающий момент, который требуется для полного перехода сечения в пластическую стадию.

Следовательно, задача заключается в минимизации функции (10) при ограничениях, выражающих условия равновесия и пластичности.

Введем основную систему метода сил, отбросив две лишние связи, т.е. введя идеальные шарниры в опорах 1 и 3 (рис.1).

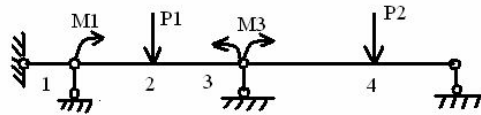


Рис.1. Схема двухпролетной балки

Величины  $M_1$  и  $M_3$  – лишние неизвестные методы сил. Согласно условиям равновесия, максимальные пролетные моменты равны:

$$M_2 = \frac{20 \cdot 2}{4} = \frac{M_1 + M_3}{2},$$

(11)

$$M_4 = \frac{30 \cdot 2}{4} = \frac{M_3}{2}.$$

Условия пластичности в опасных сечениях имеют вид:

$$-M_1^0 \leq M_1 \leq M_1^0, \quad M_1 \leq 10 \frac{M_1 + M_3}{2} \leq M_1^0 \quad (12)$$

$$-M_1^0 \leq M_3 \leq M_1^0, \quad -M_2^0 \leq M_3 \leq M_2^0, \quad -M_2^0 \leq 15 + \frac{M_3}{2} \leq M_2^0$$

На опоре 3 сформулированы два условия пластичности, поскольку мы не знаем заранее, сечение какого стержня в оптимальном варианте окажется слабее.

Так как моменты над опорами, очевидно, отрицательны, а в опасных сечениях пролетов положительны, то мы можем, введя новые переменные:

$$m_1 = -M_1; \quad m_3 = -M_3; \quad (m_1 \geq 0, m_3 \geq 0),$$

(13)

переписать подчеркнутые неравенства (12) в виде:

$$\begin{aligned} y_1 = -m_1 + M_1^0 &\geq 0; & y_2 = m_1 + m_3 + 2M_1^0 - 20 &\geq 0; \\ y_3 = -m_3 + M_1^0 &\geq 0; & y_4 = -m_3 + M_2^0 &\geq 0; & y_5 = m_3 + 2M_2^0 - 30 &\geq 0; \end{aligned} \quad (14)$$

где все переменные неотрицательны.

Для нахождения оптимального решения применим инструмент пакета Mathcad (ниже приведено окно расчета приведенного алгоритма решения (рис. 2)).

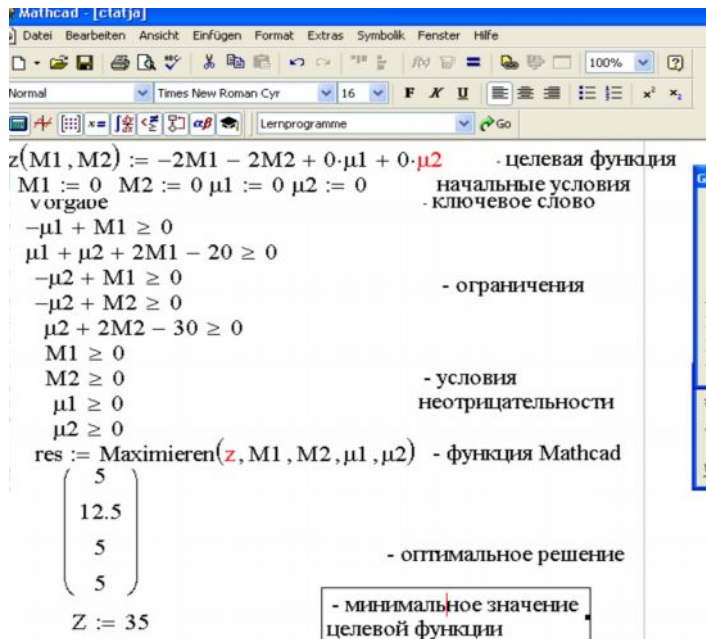


Рис.2. Окно расчета

Получено следующее оптимальное решение:  $m_1 = 5$ ,  $m_3 = 5$ ,  $M_1^0 = 5$ ,  $M_2^0 = 12,5$ .

По формулам (13) и (14) находим:

$$M_1 = -5, \quad M_3 = -5,$$

$$M_3 = 10 + (-5 - 5)/2 = 5; \quad M_4 = 15 - 5/2 = 12,5.$$

Оптимальное значение целевой функции  $z=35$ . Эпюра момента в оптимальной неразрезной балке представлена на рис.3.

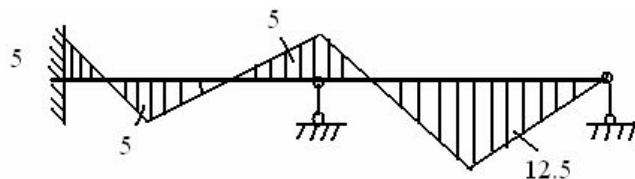


Рис.3. Эпюра момента

Для решения задачи с применением динамического программирования рассмотрим следующую задачу. Заданы нагрузка и длины панелей балочной фермы с восходящими раскосами (рис. 3, а). Требуется составить целевую функцию для задачи отыскания высот стоек  $h_1, h_2, \dots, h_n$  фермы минимального веса. Показать, что для решения задачи можно использовать метод динамического программирования, и записать уравнение Беллмана.

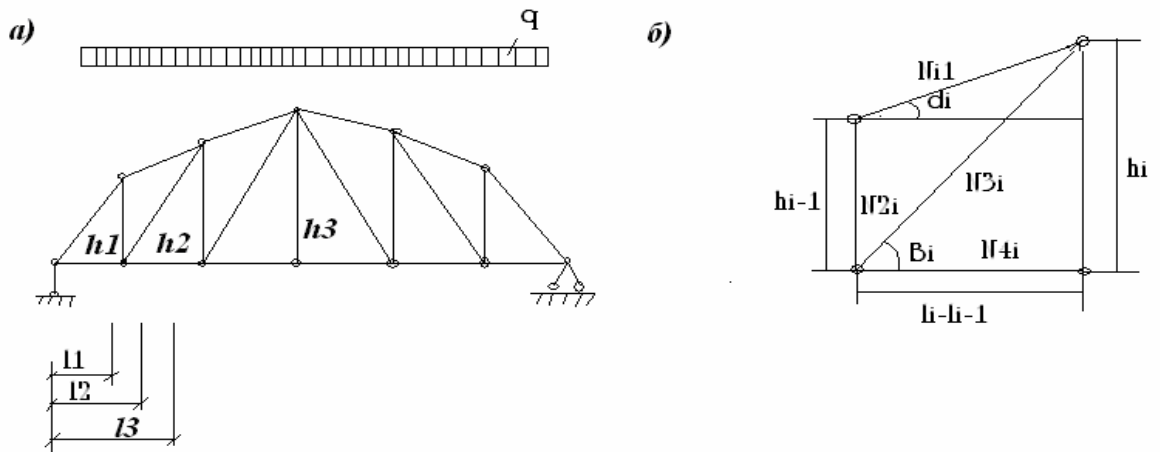


Рис. 4

Решение. Рассмотрим  $i$ -ю панель фермы (рис.3, б). В силу статической определенности усилия в  $i$ -й панели выражаются формулами:

$$N_{1i} = -\frac{M_{i-1}}{h_{i-1} \cos \alpha_i}; N_{2i} = Q_i - N_{1i} \sin \alpha_i;$$

$$N_{3i} = -\frac{N_{2i}}{\sin \beta_i}; N_{4i} = \frac{M_i}{h_i} \quad (15)$$

где  $M_i$  – изгибающие моменты в точке  $i$  простой балки с тем же пролетом, что и у фермы, а  $Q_i$  – поперечная сила в  $i$ -й панели:

$$\begin{aligned} \cos \alpha_i &= \frac{l_i - l_{i-1}}{\sqrt{(l_i - l_{i-1})^2 + (h_i - h_{i-1})^2}}; \\ \sin \alpha_i &= \frac{h_i - h_{i-1}}{\sqrt{(l_i - l_{i-1})^2 + (h_i - h_{i-1})^2}} \\ \sin \beta_i &= \frac{h_i}{\sqrt{(l_i - l_{i-1})^2 + h_i^2}} \end{aligned} \quad (16)$$

По известным усилиям и длинам стержней можно найти их требуемые площади с учетом прочности, устойчивости и конструктивных ограничений. Таким образом, вес каждой панели является функцией высот стоек  $h_{i-1}$ ,  $h_i$ , а полный вес фермы равен:

$$z = \sum_{i=1}^3 g_i (h_{i-1}, h_i). \quad (17)$$

Поскольку целевая функция имеет вид (4), для ее минимизации можно применить метод динамического программирования. Уравнение Беллмана имеет вид /см. (9)/:

$$\omega_i(h_i) = \min_{h_{i-1}} \{g_i(h_{i-1}, h_i) + \omega_{i-1}(h_{i-1})\}.$$

(18)

Вывод. Как видно из вышерассмотренных примеров, применение методов линейного и динамического программирования в решении задач оптимального проектирования конструкций позволяет заранее смоделировать реальные задачи, что является экономически эффективным, так как не требуется больших материальных затрат на экспериментальное и натурное моделирование. В современных условиях это может быть достигнуто использованием новых информационных технологий.

### СПИСОК ЛИТЕРАТУРЫ

1. Кутуев М.Д. Оптимальное управление распределением внутренних усилий строительных конструкций. – Б.: Механика, 1999.
2. Макаров Е.Г. Mathcad. Учебный курс. – СПб., 2009.
3. Абовский Н.П. Избранные задачи по строительной механике и теории упругости (регулирование, синтез, оптимизация). – М.: Стройиздат, 1978.
4. Радциг Ю.А. Статически неопределимые фермы наименьшего веса. – Казань: Изд-во Казанского университета, 1969.
5. Акулич И.Л. Математическое программирование в примерах и задачах. – М.: Высшая школа, 1986.