

Ю. М. ПОЧТМАН, А. А. КОЛЕСНИЧЕНКО

ЧИСЛЕННОЕ РЕШЕНИЕ ОДНОГО КЛАССА ЗАДАЧ
 МЕХАНИКИ СПЛОШНОЙ СРЕДЫ МЕТОДОМ
 ДИНАМИЧЕСКОГО ПРОГРАММИРОВАНИЯ

Многие актуальные вопросы механики сплошной среды, связанные с исследованием устойчивости земляных откосов, оснований, массивов горных пород, можно сформулировать в терминах вариационного исчисления [1, 2]. Однако, на пути численной реализации этих задач классическими вариационными методами при наличии особенностей типа ограничений на оптимизируемые функции, излома контура и др. встречаются серьезные затруднения [3]. В настоящей статье показано, что для решения такого класса задач весьма эффективным является применение метода динамического программирования [4], позволяющего успешно преодолеть отмеченные трудности. Схема использования метода иллюстрируется применительно к проблеме устойчивости откосов различного профиля. Дается сравнительный анализ решений вариационным методом и методом динамического программирования.

1. Решение вариационных задач об устойчивости неоднородных откосов в общем случае может быть сведено [5] к определению минимума функционала

$$k = \frac{\sum_{i=1}^n \int_{x_{i-1}}^{x_i} F^{(i)}(x, y, y') dx}{\sum_{i=1}^n \int_{x_{i-1}}^{x_i} \Phi^{(i)}(x, y, y') dx} \quad (1)$$

где $F^{(i)}$, $\Phi^{(i)}$ — n пар достаточно гладких функций от x, y, y' . В [5] показано, что кривая $y(x)$, дающая экстремум выражению (1), должна удовлетворять системе, состоящей из дифференциальных уравнений вида

$$(F^{(i)} - t\Phi^{(i)})_y - \frac{d}{dx} (F^{(i)} - t\Phi^{(i)})_{y'} = 0 \quad (2)$$

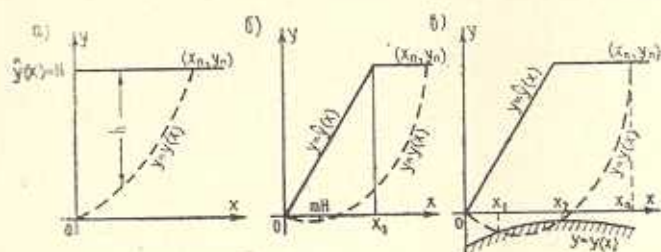
и интегрального уравнения

$$\sum_{i=1}^n \int_{x_{i-1}}^{x_i} (F^{(i)} - t\Phi^{(i)}) dx = 0 \quad (3)$$

в которых t — некоторый числовой параметр. Для случая вертикального откоса (фиг. 1а), как обычно, предполагаем, что поверхность скольжения пересекает откос у подошвы; один конец кривых скольжения $y = y(x)$ закреплен, а второй лежит на заданной кривой, то есть

$$y(0) = 0, \quad y(x_n) = \hat{y}(x_n) = H \quad (4)$$

Математически задача сводится к минимизации (1) на кривых, исходящих из данной точки $(0, 0)$ и встречающих данную кривую $\hat{y} = H$. Для решения этой задачи вариационным методом следует найти общий интеграл уравнения (2) и определить постоянные интегрирования, па-



Фиг. 1

раметр t и координату x_n из условий (3), (4) и условия трансверсальности в точке (x_n, y_n) . Покажем решение этой задачи методом динамического программирования. Согласно [1], функционал (1) в данном случае принимает вид

$$k = \frac{\int_{x_0}^{x_n} \left(\frac{h \operatorname{tg} \varphi}{\sqrt{1+y'^2}} + \frac{c}{\gamma} \sqrt{1+y'^2} \right) dx}{\int_{x_0}^{x_n} \frac{hy'}{\sqrt{1+y'^2}} dx} \quad (5)$$

где φ , c и γ — геотехнические характеристики грунта. Динамическое программирование позволяет исключить из рассмотрения уравнение (2). Искомую кривую скольжения $y(x)$, x_n и k ищем в процессе минимизации функционала (3), который запишется в этом случае в виде

$$R = \int_0^{x_n} \left(\frac{h \operatorname{tg} \varphi}{\sqrt{1+y'^2}} + \frac{c}{\gamma} \sqrt{1+y'^2} - k \frac{hy'}{\sqrt{1+y'^2}} \right) dx \quad (6)$$

Задача сводится к минимизации функционала (6) при условии (4); при этом k должно принимать наименьшее значение.

Рассматривая процесс скольжения как многостадийный процесс принятия решений, разбиваем его на N стадий длиной Δ , так что $N\Delta = x_n$. Отсчет стадий будем вести в прямом направлении. Вместо

непрерывной вариационной задачи рассмотрим ее дискретную форму: минимизировать

$$R_N(y_{i+1}) = \sum_{i=0}^{N-1} \frac{(\hat{y}_i - y_i) \operatorname{tg} \varphi + \frac{c}{\gamma} \left[1 + \left(\frac{y_{i+1} - y_i}{\Delta} \right)^2 \right]}{\sqrt{1 + \left(\frac{y_{i+1} - y_i}{\Delta} \right)^2}} - \frac{k \frac{y_{i+1} - y_i}{\Delta} (\hat{y}_i - y_i)}{\sqrt{1 + \left(\frac{y_{i+1} - y_i}{\Delta} \right)^2}} \Delta \quad (7)$$

по всем y_i , удовлетворяющим условиям

$$y(0) = 0, \quad y(N\Delta) = \hat{y}_N \quad (8)$$

где

$$y(i\Delta) = y_i, \quad y'_i = \frac{y_{i+1} - y_i}{\Delta}$$

Пусть $f_N(y_{i+1}) = \min_{\{y_i\}} R_N(y_{i+1})$ — минимальное значение суммы (7), полученное в результате N -шагового процесса, начинающегося с состояния y_{i+1} , при использовании оптимальной стратегии, для $N = 2, 3, \dots$. Тогда, используя „принцип оптимальности“ Р. Беллмана, получим следующие функциональные уравнения:

$$f_N(y_{i+1}) = \min_{\{y_i\}} \left\{ \frac{(\hat{y}_i - y_i) \operatorname{tg} \varphi + \frac{c}{\gamma} \left[1 + \left(\frac{y_{i+1} - y_i}{\Delta} \right)^2 \right]}{\sqrt{1 + \left(\frac{y_{i+1} - y_i}{\Delta} \right)^2}} - \frac{k(\hat{y}_i - y_i) \frac{y_{i+1} - y_i}{\Delta}}{\sqrt{1 + \left(\frac{y_{i+1} - y_i}{\Delta} \right)^2}} \Delta + f_{N-1}(y_i) \right\} \quad (9)$$

$$f_1(y_{i+1}) = \frac{(\hat{y}_i - 0) \operatorname{tg} \varphi + \frac{c}{\gamma} \left[1 + \left(\frac{y_{i+1} - 0}{\Delta} \right)^2 \right]}{\sqrt{1 + \left(\frac{y_{i+1} - 0}{\Delta} \right)^2}} - \frac{k(\hat{y}_i - 0) \frac{y_{i+1} - 0}{\Delta}}{\sqrt{1 + \left(\frac{y_{i+1} - 0}{\Delta} \right)^2}} \Delta$$

$$N = 1, 2, \dots, \quad y_i \in Y, \quad i = 0, 1, 2, \dots$$

Соотношения (9) определяют рабочий алгоритм для вычислений. Разобьем плоскость (x, y) на части сеткой с шагом Δx и Δy . Предполагается, что движение на каждой стадии происходит по прямой линии. Таким образом, допустимыми линиями скольжения считаются ломаные с вершинами в узлах сетки, удовлетворяющие условиям (8) и определяемые набором ординат $[y_0^*, y_1^*, y_2^*, \dots, y_N^*]$. Такие наборы называются стратегиями. Вычислительная процедура состоит из рассмотрения каждого значения y_{i+1} на каждой стадии и нахождения значения $f_N(y_{i+1})$ вдоль наклонных линий с помощью соотношений (9). Для определения искомых величин имеем следующий алгоритм. Решается система (9) при произвольном значении k . Для каждого фиксированного k получается, с учетом подвижности правого конца, множество кривых, на которых подсчитывается значение функционала (6), равное $f_N(y_{i+1})$ и, следовательно, находится величина x_n , для которого $f_N(y_{i+1})$ имеет наименьшее значение.

Для двух первоначальных выборов k никаких рекомендаций нет [4], однако существует эффективная вычислительная схема для следующих приближений. Например, если уже испробованы два значения k_1 и k_2 и найдены значения $f_N(y_{i+1})$ и $f_{N_1}(y_{i+1})$, то следующее значение k_3 вычисляется, исходя из того, что $f_{N_1}(y_{i+1}) = 0$:

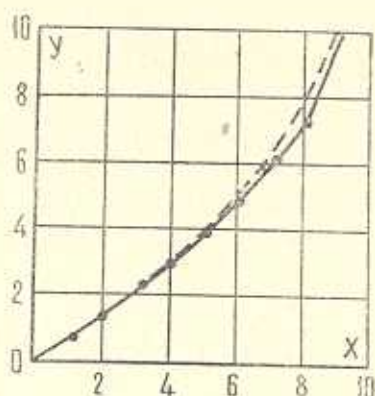
$$k_3 = \frac{k_2 - k_1}{f_{N_1}(y_{i+1}) - f_N(y_{i+1})} [0 - f_N(y_{i+1})] + k_1 \quad (10)$$

Заметим, что при использовании этого алгоритма нет надобности хранить в ЭЦВМ и выводить информацию о политике, полученную при предварительных вычислениях, цель которых — определить то значение k , при котором выполняется (3). После того, как найдено k_{\min} , вычисления повторяют, выводя таблицы оптимальных политик, и определяют искомую кривую скольжения.

2. Для численной иллюстрации предлагаемого способа рассмотрим следующую задачу. Определить критическую линию скольжения для откоса (фиг. 1 а) при таких данных: $y = 10$ м, $c = 5.0$ т/м², $\gamma = 2.0$ т/м², $\varphi = 0$. Расчет проводился на ЭВМ „Мир“. При $\Delta x = 1$ м и $\Delta y = 0.25$ м получена критическая линия скольжения (показанная на фиг. 2 сплошной линией), определяемая стратегией $[0, 0.75, 1.5, 2.25, 3, 4, 5, 6.25, 7.5, 10]$ и соответствующий ей коэффициент $k_{\min} = 1$. Вариационный метод [1] дает для этой задачи $k = 0.95$ и кривую скольжения, показанную на этом же рисунке пунктиром.

3. В случае откоса ломаного профиля (фиг. 1 б) особенность задачи состоит в переломе контура в точке $x_1 = mH$. Решение вариационным методом усложняется, так как требует рассмотрения двух уравнений ($n = 2$) экстремалей (2) на отрезках $[0, x_1]$ и $[x_1, x_2]$ и вы-

полнения условия преломления в точке $x = x_1$. В [2] был предложен метод сглаживания и линеаризации для решения такого вида задач. Динамическое программирование и в этом случае не испытывает затруднений. Напротив, вычислительная работа уменьшается, так как уменьшается количество возможных состояний на первых стадиях. Функциональные уравнения выводятся так же, как и в п. 1, полностью сохраняется алгоритм вычислений, причем не требуется деление откоса на два участка.



Фиг. 2

4. Рассмотрим неоднородный откос (фиг. 1 в), подстилаемый прочным основанием (например, материком) с поверхностью $y = \bar{y}(x)$. Здесь мы имеем дело с вариационной задачей, решение которой будет достигаться на экстремалах, имеющих угловые точки. При решении такого типа задач вариационным методом необходимо делить откос на три участка ($n = 3$), рассматривать 3 пары функций $F^{(i)}$, $\Phi^{(i)}$, а искомую кривую скольжения искать на двух участках и учитывать условия преломления в точках x_1 и x_2 [5]. Для использования метода динамического программирования нет необходимости рассматривать три участка $(0, x_1)$, (x_1, x_2) , (x_2, x_3) и, следовательно, в (1) полагаем $n = 1$. Таким образом, по-прежнему алгоритм остается таким же, как и в предыдущих случаях; требуется лишь выполнение нового условия $\bar{y} \leq y$, которое не вызывает никаких затруднений в применении динамического программирования, а лишь уменьшает объем вычислений.

В заключение отметим, что предлагаемый способ использования динамического программирования, с некоторыми модификациями, может быть распространен и на многие другие встречающиеся в инженерной практике задачи механики грунтов и сплошной среды.

ՅՈՒ. Մ. ՊՈՉՏՄԱՆ, Ա. Լ. ԿՈԼԵՍՆԻՉԵՆԿՈ

ՀԱՅՄ ՄԻՋԱՎԱՅՐԻ ՄԵԿԱՆԻԿԱՅԻ ԽՆԴԻՐՆԵՐԻ ՄԻ ԴԱՍԻ ԹՎԱՅԻՆ
ԼՈՒՍՈՒՄԸ ԳԻՆԱՄԻԿ ԵՐԱԳՐԱՎՈՐՄԱՆ ՄԵԹՈԴՈՎ

Ա մ փ ո փ ո ս մ

Գիտարկվում է զինամիկ ծրագրավորման մեթոդի կիրառումը հոծ և սուրուն միջավայրերի մեխանիկայի մի քանի սահմանափակություններով վարիացիոն խնդիրների թվային լուծման համար: Խնդիրների գիտարկվող դասի համար ստացված է Ռ. Բելմանի ֆունկցիոնալ հավասարումների սխեման:

NUMERICAL SOLUTION OF ONE CLASS PROBLEMS
ON MECHANICS OF SOLID MEDIUM BY DYNAMIC
PROGRAMMING

YU. M. POCHTMAN, A. L. KOLESNICHENKO

S u m m a r y

The use of dynamic programming for numerical solution of some variational problems on mechanics of solid and loose medium with restrictions is discussed. A system of functional equations due to R. Bellman for the above problems is presented.

Л И Т Е Р А Т У Р А

1. Дорфман А. Г. Вариационный метод исследования устойчивости откосов. В сб. „Вопросы геотехники“, № 9, 1965, 17—25, Изд. Транспорт, Москва.
2. Дорфман А. Г. Методы решения вариационных задач и их применение в механике грунтов. В сб. „Вопросы геотехники“, № 16, 1969, 23—26, изд. Будівельник, Киев.
3. Курант Р., Гильберт Д. Методы математической физики. ГИТТЛ, М.—Л., 1951.
4. Беллман, Дрейфус С. Прикладные задачи динамического программирования. Изд. Наука, М., 1965.
5. Дорфман А. Г. Теория устойчивости неоднородных откосов. В сб. „Вопросы геотехники“, № 16, 1969, 26—34, изд. Будівельник, Киев.