

Используя известную схему [2] доказывается следующая теорема.

Т е о р е м а 4. Собственные числа системы (9) действительны и по модулю строго больше единицы. Полюсы резольвенты простые.

Л и т е р а т у р а

1. Трехмерные задачи математической теории упругости и термоупругости/ В.Д. Купрадзе, Т.Г. Гегелиа, М.О. Башелайшвили, Т.В. Бурчуладзе. — М.: Наука, 1976. — 663 с.
2. Г у р с а Э. Курс математического анализа. — М. — Л.: ОНТИ, т. 3, ч. II, 1934. — 318 с.

УДК 532.546:519.3

М.М. Чепинога, канд.физ.-мат.наук, доцент
(БГУ)

НЕКОТОРЫЕ НЕЛИНЕЙНЫЕ ЗАДАЧИ ТЕОРИИ ФИЛЬТРАЦИИ

В работе рассмотрены следующие пространственные стационарные задачи теории фильтрации.

1. Движение несжимаемой жидкости в изотропном грунте при нелинейной зависимости общего вида между скоростью фильтрации \bar{v} и пьезометрическим уклоном $\bar{\Gamma}$.

2. Аналогичная задача в случае двухслойного грунта.

3. Движение сжимаемой жидкости в анизотропной пористой среде.

Показано, что первые две задачи (являющиеся существенно нелинейными) имеют вариационную формулировку и могут быть решены прямыми методами вариационного исчисления.

Третья задача (являющаяся также нелинейной) при помощи преобразований приводится к линейной задаче, исследованной автором в [4]. В частном случае однородной изотропной среды эта задача приводится к известной смешанной задаче для гармонической функции.

1. Движение несжимаемой жидкости в изотропном грунте. Из опытов известно, что при движении жидкости в грунте скорость фильтрации \bar{v} является функцией пьезометрического уклона $\bar{\Gamma}$ [1]. В простейшем случае принимают линейную зависимость $\bar{v} = -k\bar{\Gamma}$ (закон Дарси). Для крупнозернистых грунтов или при больших скоростях движения (число Рейнольдса больше 10) зависимость \bar{v} от $\bar{\Gamma}$ будет нелинейной. С.А. Христианович рассмотрел нелинейную плоскую задачу, считая $\bar{\Gamma} = -\frac{\Phi(\bar{v})}{\bar{v}}$ [2].

В настоящем разделе изучается пространственная стационарная фильтрация несжимаемой жидкости при нелинейной зависимости \bar{v} от $\bar{\Gamma}$ общего вида [1]

$$\bar{v} = -\kappa(\alpha)\bar{\Gamma}; \alpha = l^2; \bar{\Gamma} = \text{grad } h, \quad (1.1)$$

где $\kappa(\alpha) > 0$ есть известная дифференцируемая функция, определяемая экспериментально. В силу несжимаемости

$$\text{div } \bar{v} = 0. \quad (1.2)$$

Если подставить \bar{v} из (1.1) в (1.2), то получим нелинейное дифференциальное уравнение для пьезометрического напора h . Пусть фильтрация происходит в объеме τ , ограниченном поверхностью $\Sigma = s + \sigma$. На s зададим давление (a значит, и напор), а на σ — нормальную составляющую скорости:

$$\text{на } s \quad h = f; \quad (1.3)$$

$$\text{на } \sigma \quad v_n = u, \quad (1.4)$$

где f и u — заданные функции точек поверхностей s и σ соответственно.

Покажем, что краевой задаче (1.1) — (1.4) можно дать вариационную формулировку. Определим функционал

$$M(h) = \frac{1}{2} \int_{\tau} \Gamma(a) d\tau + \int_{\sigma} u h ds; \quad (1.5)$$

$$\Gamma(a) = \int_0^a \kappa(a) da \quad (1.6)$$

на множестве функций h , дважды дифференцируемых в τ , непрерывных с первыми производными в $\tau + \Sigma$ и удовлетворяющих условию (1.3). Найдем вариацию M :

$$\delta M = \frac{1}{2} \int_{\tau} \delta \Gamma d\tau + \int_{\sigma} u \delta h ds.$$

Преобразуем первый интеграл, используя (1.1), (1.6) и теорему Гаусса—Остроградского

$$\begin{aligned} \frac{1}{2} \int_{\tau} \delta \Gamma d\tau &= \frac{1}{2} \int_{\tau} \frac{d\Gamma}{da} \delta a d\tau = \int_{\tau} \kappa(a) \bar{v} \cdot \delta \bar{v} d\tau = \\ &= - \int_{\tau} \bar{v} \cdot \text{grad } \delta h d\tau = - \int_{\tau} [\text{div}(\delta h \bar{v}) - \text{div} \bar{v} \delta h] d\tau = \\ &= - \int_{\Sigma} v_n \delta h ds + \int_{\tau} \text{div} \bar{v} \delta h d\tau. \end{aligned}$$

Так как $\delta h = 0$ на s получим для δM

$$\delta M = \int_{\tau} \text{div} \bar{v} \delta h d\tau - \int_{\sigma} (v_n - u) \delta h ds. \quad (1.7)$$

Отсюда следует, что для действительного движения (с учетом (1.2) и (1.4)) $\delta M = 0$, т.е. M имеет стационарное значение. Справедливо и обратное: если $\delta M = 0$, то в силу произвольности δh из (1.7) будут следовать равенства (1.2) и (1.4).

Можно показать, что если $\frac{d\kappa}{da} > 0$, то для действительного движения M будем иметь минимум. Найдем $\delta^2 M$

$$\delta^2 M = \frac{1}{2} \int_{\tau} \left[\frac{d\kappa}{da} (\delta a)^2 + 2\kappa(\delta l)^2 \right] d\tau.$$

При сделанном предположении $\delta^2 M > 0$, следовательно, M имеет минимум.

Итак показано, что решение краевой задачи равносильно отысканию функции, сообщаемой минимум функционалу (1.5). В вариационной задаче (1.3) есть допустимое условие (1.4) – естественное, а (1.1) – уравнение Эйлера–Лагранжа.

Следовательно, для решения этой нелинейной задачи теории фильтрации можно применять прямые методы вариационного исчисления.

2. Нелинейная фильтрация в двухслойном грунте. Рассмотрим стационарную фильтрацию несжимаемой жидкости в объеме, состоящем из двух грунтов τ_1 и τ_2 , имеющих общую границу s_0 . Обозначим скорости фильтрации в τ_i через \bar{v}_i (здесь и далее $i = 1, 2$). Считаем скорость фильтрации нелинейной функцией пьезометрического уклона

$$\bar{v}_i = -k_i(a_i) \bar{T}_i; \quad a_i = l_i^2; \quad \bar{T}_i = \text{grad } h_i, \quad (2.1)$$

где $k_i(a_i) > 0$, известные функции, характеризующие проницаемости грунтов.

Из условия несжимаемости

$$\text{div } \bar{v}_i = 0. \quad (2.2)$$

Если подставить \bar{v}_i из (2.1) в (2.2), то получим нелинейное дифференциальное уравнение для пьезометрического напора h_i .

Сформулируем граничные условия. На одной части границы каждого грунта s_i задаем напор, на другой части σ_i – нормальную составляющую скорости фильтрации. На s_0 должны быть равны напоры и нормальные составляющие скоростей

$$\text{на } s_i \quad h_i = f_i \quad (2.3), \quad \text{на } \sigma_i \quad v_{in} = u_i \quad (2.4)$$

$$\text{на } s_0 \quad h_1 = h_2 \quad (2.5); \quad \text{на } s_0 \quad v_{1n} = v_{2n}. \quad (2.6)$$

Задача состоит в определении h_i из нелинейных дифференциальных уравнений (2.1), (2.2) с граничными условиями (2.3) – (2.6). Краевой задаче (2.1) – (2.6) можно дать вариационную формулировку.

Обозначим a_i

$$\Gamma_i(a_i) = \int_0^{a_i} k_i(a_i) da_i. \quad (2.7)$$

Определим функционал

$$N(h_1, h_2) = \sum_{i=1}^2 \left[\frac{1}{2} \int_{\tau_i} \Gamma_i(a_i) d\tau + \int_{\sigma_i} u_i h_i ds \right] \quad (2.8)$$

на множестве функций h_i , дважды дифференцируемых в τ_i , непрерывных в замыканиях $\tau_i + s_i + \sigma_i + s_0$ и удовлетворяющих условиям (2.3), (2.5). Найдём вариацию N

$$\delta N = \sum_{i=1}^2 \left[\frac{1}{2} \int_{\tau_i} \delta \Gamma_i d\tau + \int_{\sigma_i} u_i \delta h_i ds \right]. \quad (2.9)$$

Преобразуем объемный интеграл в (2.9). Учитывая равенства (2.1) и (2.7) и применяя теорему Гаусса—Остроградского, будем иметь

$$\begin{aligned} \frac{1}{2} \int_{\tau_1} \delta \Gamma_1 d\tau &= \frac{1}{2} \int_{\tau_1} \frac{d\Gamma_1}{d\alpha_1} \delta \alpha_1 d\tau = \int_{\tau_1} \kappa_1(\alpha_1) \bar{T}_1 \cdot \delta \bar{T}_1 d\tau = \\ &= - \int_{\tau_1} v_{1n} \text{grad}(\delta h_1) d\tau = - \int_{s_1 + \sigma_1 + s_0} v_{1n} \delta h_1 ds + \int_{\tau_1} \text{div} \bar{v}_1 \delta h_1 d\tau. \end{aligned} \quad (2.10)$$

Аналогично

$$\frac{1}{2} \int_{\tau_2} \delta \Gamma_2 d\tau = - \int_{s_2 + \sigma_2 - s_0} v_{2n} \delta h_2 ds + \int_{\tau_2} \text{div} \bar{v}_2 \delta h_2 d\tau. \quad (2.11)$$

Подставляя (2.10) и (2.11) в (2.9), учитывая, что на s_i $\delta h_i = 0$, на s_0 $\delta h_1 = \delta h_2$ получим

$$\delta N = \sum_{i=1}^2 \left[\int_{\tau_i} \text{div} \bar{v}_i \delta h_i d\tau + \int_{\sigma_i} (u_i - v_{in}) \delta h_i ds \right] + \int_{s_0} (v_{2n} - v_{1n}) \delta h_1 ds. \quad (2.12)$$

Отсюда следует, что для действительного движения $\delta N = 0$.

Справедливо и обратное. Если $\delta N = 0$, то в силу произвольности δh_i из (2.12) будем иметь равенства (2.2), (2.4), (2.6). Так как

$$\delta^2 N = \frac{1}{2} \sum_{i=1}^2 \int_{\tau_i} \left[\frac{dk_i}{d\alpha_i} (\delta \alpha_i)^2 + 2k_i (\delta l_i)^2 \right] d\tau,$$

то при $\frac{dk_i}{d\alpha_i} > 0$, $\delta^2 N > 0$ и N будет иметь минимальное значение.

Для вариационной задачи (2.3), (2.5) будут допустимыми условиями, (2.2) — уравнением Эйлера—Лагранжа, а (2.4), (2.6) — естественными условиями.

Полученные результаты легко распространяются на случай многослойных грунтов.

Следовательно, для решения и этой задачи можно применять прямые методы вариационного исчисления.

3. Движение сжимаемой жидкости в анизотропной пористой среде. Рассмотрим теперь установившееся движение баротропной жидкости в анизотропной пористой среде. На одной части границы s зададим давление, а на другой части σ , будем считать нормальную скорость равной нулю.

Основными уравнениями задачи будут: уравнение неразрывности, закон Дарси (без учета массовых сил) и уравнение состояния [3], [4]:

$$\operatorname{div}(\rho \bar{v}) = 0, \quad (3.1)$$

$$\bar{v} = - \frac{1}{\mu} K \cdot \operatorname{grad} p; \quad (3.2)$$

$$\rho = \rho(p). \quad (3.3)$$

Предполагаем, что тензор проницаемости является известной функцией координат $K = K(x, y, z)$, коэффициент вязкости зависит только от давления

$$\mu = \mu(p), \quad (3.4)$$

где μ известная функция.

Граничные условия задачи

$$\text{на } s \quad p = p_0; \quad (3.5)$$

$$\text{на } \sigma \quad v_n = 0. \quad (3.6)$$

Подставив в (3.1) вместо \bar{v}, ρ, μ их значения из (3.2), (3.3), (3.4), получим нелинейное уравнение с переменными коэффициентами для давления

$$\operatorname{div} \left[\frac{\rho(p)}{\mu(p)} K \cdot \operatorname{grad} p \right] = 0. \quad (3.7)$$

Для решения краевой задачи (3.5) – (3.7) введем вместо давления p новую неизвестную функцию P по формуле

$$P = \int_0^p \frac{\rho(p)}{\mu(p)} dp. \quad (3.8)$$

Через эту функцию можно выразить массовую скорость

$$\rho \bar{v} = - \frac{\rho}{\mu} K \cdot \operatorname{grad} p = - K \cdot \operatorname{grad} P. \quad (3.9)$$

Используя это выражение, преобразуем (3.7) к такому виду

$$\operatorname{div} (K \cdot \operatorname{grad} P) = 0. \quad (3.10)$$

Для определения P получили линейное уравнение (3.10) с переменными коэффициентами. Граничные условия для P получим из (3.5) и (3.6) с учетом (3.7) и (3.8)

$$\text{на } s \quad P = \int_0^{p_0} \frac{\rho(p)}{\mu(p)} dp = P_0; \quad (3.11)$$

$$\text{на } \sigma \quad \rho v_n = - K \cdot \operatorname{grad} P \cdot \bar{n} = 0. \quad (3.12)$$

Краевая задача для P (3.10) – (3.12) имеет физический смысл. Она описывает линейную задачу о фильтрации несжимаемой жидкости единичной вязкости в той же анизотропной среде. P является в этой задаче давлением,

P_0 — заданным на s давлением, а $\rho\bar{v}$ — скоростью фильтрации. Эта краевая задача исследована в [4]. Решив ее, найдем P . После этого давление p определяется как неявная функция из (3.8). По p из (3.3) найдется плотность ρ , из (3.4) — вязкость μ .

В частном случае движения сжимаемой жидкости в изотропном однородном грунте тензор проницаемости K вырождается в скаляр k ($k = \text{const}$ — коэффициент проницаемости), и закон Дарси запишется так:

$$\bar{v} = - \frac{1}{\mu} k \text{ grad } p, \quad (3.13)$$

а уравнение (3.7) и граничные условия (3.5), (3.6) будут иметь вид

$$\text{div} \left[\frac{\rho(p)}{\mu(p)} \text{ grad } p \right] = 0; \quad (3.14)$$

$$\text{на } s \quad p = P_0; \quad (3.15)$$

$$\text{на } \sigma \quad \frac{\partial p}{\partial n} = 0. \quad (3.16)$$

После замены (3.8) нелинейное уравнение (3.14) переходит в уравнение Лапласа для P

$$\text{div} (\alpha \text{ grad } P) \equiv \Delta P = 0 \quad (3.17)$$

с граничными условиями

$$\text{на } s \quad P = P_0; \quad (3.18)$$

$$\text{на } \sigma \quad \frac{\partial P}{\partial n} = 0. \quad (3.19)$$

В этом случае мы приходим к известной смешанной задаче для гармонической функции P .

К краевой задаче (3.14)–(3.16) приводятся некоторые другие задачи математической физики. Например, задача о распределении тепла в теле, коэффициент теплопроводности которого зависит от температуры. Эти задачи можно решать указанным методом.

Л и т е р а т у р а

1. Полубаринов — Кочина П.Я. Теория движения грунтовых вод. — М.: ГИТТЛ, 1952, с. 39. 2. Христианович С.А. Движение грунтовых вод, не следующее закону Дарси. — ПММ, т. 4, вып. 1, с. 33–52. 3. Голубева О.В. Курс механики сплошных сред. — М.: Высшая школа, 1972, с. 254–269. 4. Чепинова М.М. Вариационные методы в теории фильтрации. — Изв. АН БССР. Сер. физ.-мат. наук, 1976, № 6, с. 37–42.