

ЧИСЛЕННОЕ РЕШЕНИЕ УРАВНЕНИЯ НЕЛИНЕЙНОЙ ТЕОРИИ ФИЛЬТРАЦИОННОЙ КОНСОЛИДАЦИИ В ОДНОМЕРНЫХ УСЛОВИЯХ ДЕФОРМИРОВАНИЯ^{*}

Рабочая Т.В., Кириллов Я. В.

Одесская Государственная Академия строительства и архитектуры

В данной работе предлагается численное решение уравнения нелинейной фильтрационной консолидации в одномерных условиях деформирования. Полученные результаты могут быть использованы при расчете оснований из слабых водонасыщенных грунтов.

В работе [3] предложен вариант нелинейной теории фильтрационной консолидации, где функция избыточного давления связана линейной зависимостью с коэффициентом консолидации. Ниже рассматривается одномерная модель консолидации слоя водонасыщенного грунта мощностью h со степенной зависимостью функции избыточного давления с коэффициентом консолидации. Избыточное давление поровой воды в процессе уплотнения с течением времени меняется в каждой точке по высоте слоя водонасыщенного грунта. За основную предпосылку принимаем соотношение:

$$\nu \frac{\partial h^o(z, t)}{\partial z} dz = \frac{\partial C(z, t)}{\partial z} dz, \quad (1.1)$$

*) Работа выполнена под руководством проф. Школа А. В.

где $v=const$ – функция времени, $H^\sigma(z,t)$ – функция избыточного давления в поровой воде, $C(z,t)$ – коэффициент консолидации, σ – степень порового давления, пределы изменения которого определяются путем лабораторных испытаний.

Проинтегрировав выражение (1.1) для любого момента времени, имеем:

$$C(z,t) = \eta + v \frac{H^{\sigma+1}(z,t)}{\sigma+1}, \quad (1.2)$$

где η – постоянная интегрирования.

Сформулируем начальные и краевые условия в виде:

$$H(z,0)=H_0=const; H(0,t)=0; \quad \frac{\partial H}{\partial z}(h,t)=0; \quad (1.3)$$

В начальный момент времени при $t=0$ получаем из уравнения (1.2):

$$C^H = \eta + v \frac{H^\sigma(z,0)}{\sigma} \quad \text{или} \quad C^H = C^K + v \frac{H^\sigma(z,0)}{\sigma}, \quad (1.3)$$

где C^H и C^K – соответственно начальный и конечный коэффициенты консолидации.

При $t \rightarrow \infty C^K = \eta$, откуда

$$v = \frac{(C^H - C^K)\sigma}{H^\sigma(z,0) + H^\sigma(0,t)}. \quad (1.4)$$

Перепишем уравнение (1.2) с учетом (1.4):

$$C(H^\sigma) = \eta + \frac{C^H - C^K}{H^\sigma(h,0) + H^\sigma(0,t)} H^\sigma(z,t). \quad (1.5)$$

Запишем дифференциальное уравнение уплотнения в следующем виде:

$$\begin{aligned} \frac{\partial H}{\partial t} &= \frac{\partial}{\partial z} \left[C(H) \frac{\partial H}{\partial z} \right], \\ H(z,0) &= H_0 = const, \\ H(0,t) &= \frac{\partial H}{\partial z}(h,t) = 0, \end{aligned} \quad (1.6)$$

где $C(H)$ – коэффициент консолидации.

Уравнение (1.6) – квазилинейное уравнение теплопроводности с краевыми условиями второго рода [1]. Для решения квазилинейного уравнения теплопроводности (1.6) воспользуемся методами, описанными в [2].

Рассмотрим чисто неявную разностную схему для квазилинейного уравнения теплопроводности:

$$\frac{\hat{y}_i - y_i}{\tau} = \frac{1}{\Delta z} \left[a_{i+1}(y) \frac{\hat{y}_{i+1} - \hat{y}_i}{\Delta z} - a_i(y) \frac{\hat{y}_i - \hat{y}_{i-1}}{\Delta z} \right], \quad (2.1)$$

где $\hat{y}_i = y^{i+1}$ – значение $H(z_i, t_j)$, $y_i = y_i^j$, a – коэффициент консолидации:

$$a_i(v) = 0.5[C(v_{i-1}) + C(v_i)]. \quad (2.2)$$

Погрешность аппроксимации схемы (2.1) есть $O(\tau + \Delta z^2)$. Схема (2.1) является абсолютно устойчивой к ошибкам округления. Поскольку схема (2.1) является абсолютно устойчивой, шаг τ выбирается только из соображений точности. Схема (2.1) нелинейна относительно функции y^{i+1} и для нахождения ее решения используется метод итераций. Итерационный процесс строится следующим образом:

$$\frac{y_{i+1} - y_i}{\tau} = \frac{1}{\Delta z} \left[a_{i+1}^{(s)}(y) \frac{y_{i+1}^{(s+1)} - y_i^{(s)}}{\Delta z} - a_i^{(s)}(y) \frac{y_i^{(s+1)} - y_{i-1}^{(s)}}{\Delta z} \right], \quad (2.3)$$

Относительно y разностная схема оказывается линейной. В качестве начальной итерации берется функция y предыдущего шага по времени: $y^{(0)} = y^i$. При счете по схеме (2.1), (2.3) достаточно сделать две-три итерации. Значения функции y находятся по значению функции y методом прогонки.

Для того, чтобы воспользоваться методом прогонки, перепишем схему (2.1) в виде:

$$A_i y_{i+1} - C_i y_i + B_i y_{i-1} = -F_i, \quad i = \overline{1, N}, \quad (2.4)$$

$$y_0 = \chi_1 y_1 + \mu_1, \quad y_N = \chi_2 y_{N-1} + \mu_2, \quad (2.5)$$

$$\text{где } A_i = \alpha_1 + \alpha_2 \frac{y_i + y_{i-1}}{2}, \quad B_i = \alpha_1 + \alpha_2 \frac{y_{i+1} + y_i}{2},$$

$$C_i = 2\alpha_1 + \alpha_2 \left(y_{i+1}^{(s)} + 2y_i^{(s)} + y_{i-1}^{(s)} \right),$$

$$F_i = y_i, \quad \alpha_1 = \frac{\tau \cdot \eta}{\Delta z^2}, \quad \alpha_2 = \frac{\tau \cdot v}{\Delta z^2}$$

Для определения y_i решаем задачу Коши (2.4), (2.5) при помощи следующих формул обратной прогонки:

$$\begin{aligned} \alpha_1 &= \chi_1, \quad \beta_1 = \mu_1, \\ \overset{(\rightarrow)}{\alpha_{i+1}} &= \frac{B_i}{C_i - \alpha_i A_i}, \quad i = \overline{1, N-1}, \\ \overset{(\rightarrow)}{\beta_{i+1}} &= \frac{A_i \beta_i + F_i}{C_i - \alpha_i A_i}, \quad i = \overline{1, N-1}, \quad y_N = \frac{\mu_2 + \chi_2 \beta_N}{1 - \alpha_N \chi_2}, \\ \overset{(\leftarrow)}{y_i} &= \alpha_{i+1} y_{i+1} + \beta_{i+1}, \quad i = \overline{N-1, 0}, \end{aligned}$$

стрелки наверху указывают направление счета: (\rightarrow) – от i к $i+1$, (\leftarrow) – от $i+1$ к i .

Укажем достаточные условия, при которых метод прогонки является устойчивым:

$$|C_i| \geq |A_i| + |B_i|, \quad i = \overline{1, N-1}, \quad (2.6)$$

$$|\chi_\alpha| \leq 1, \alpha=1,2, |\chi_1| + |\chi_2| < 2. \quad (2.7)$$

Путем математических преобразований убеждаемся, что условие (2.6) выполнено для всех точек $i = \overline{1, N}$, поэтому условие (2.7) является лишним [2]. Точность метода прогонки $\varepsilon = \varepsilon_0 N^2$, где ε_0 – ошибка округления, N^2 – число узлов.

Полученное численное решение можно использовать для прогнозирования уплотнения слабых водонасыщенных грунтов и их прослоек в процессе возведения сооружений и эксплуатации портовых гидротехнических и других сооружений.

ЛИТЕРАТУРА:

1. Тихонов А. Н., Самарский А. А., Уравнения математической физики. М., Наука, 1977.
2. Самарский А. А., Теория разностных схем. М., Наука, 1989.
3. Школа А. В., Деформирование территорий портов и оснований портовых гидротехнических сооружений в сложных инженерно-геологических условиях. М., ПРИА ММФ, 1983.
4. Отчёт о НИР., Развитие теории уплотнения береговых гидроотвалов из брововых грунтов дноуглубления с целью их утилизации в искусственные территории. ОГАСА, Одесса, 1994-96.