

ПРИБЛИЖЕННОЕ ОБЩЕЕ РЕШЕНИЕ ЗАДАЧИ ТЕОРИИ ВЗАИМОСВЯЗАННОЙ ФИЛЬТРАЦИОННОЙ КОНСОЛИДАЦИИ ОБЛАДАЮЩЕГО СВОЙСТВОМ ПОЛЗУЧЕСТИ ГРУНТА

А.В. Шаповал, Приднепровская государственная академия строительства и архитектуры, Украина

В.Г. Шаповал, ГВУЗ «Национальный горный университет», Украина

Предлагается алгоритм нахождения общего решения задачи теории взаимосвязанной фильтрационной консолидации. Его достоинством по сравнению с точным решением задачи, предложенным В.Г. Шаповалом и В.Б. Швецом, является простота. При этом в алгоритме отсутствуют присущие приближенному решению Ю. К. Зарецкого внутренние противоречия.

Постановка проблемы в общем виде и ее связь с важными практическими задачами. Учет фильтрационных свойств грунтовых оснований позволяет адекватно выполнять их расчет по первой и второй группам предельных состояний. При этом известные точные решения задач фильтрационной консолидации охватывают лишь простейшие расчетные схемы (компрессия и полупространство) [1, 6, 7, 8, 9].

Это объясняется громоздкостью процедуры построения точных решений задачи [9].

В этой связи представляет процедура построения таких простых приближенных решений, которые позволили бы обеспечить приемлемую точность при решении практических задач теории взаимосвязанной фильтрационной консолидации.

Анализ последних исследований и публикаций, в которых положено начало решению данной проблемы. Наибольшую точность при решении задачи теории взаимосвязанной фильтрационной консолидации позволяет обеспечить предложенный Ю. К. Зарецким алгоритм. [1]. При этом ему присущи такие недостатки:

1. В его основу положено допущение о том, что деформации грунта полностью обратимы при его загрузке - разгрузке.

2. Ю. К. Зарецким рассматриваются материальные константы G (модуль сдвига) и ν (коэффициент Пуассона) [1]. При этом в первом приближении значение коэффициента Пуассона принимается равным 0,5 (в этом случае модуль сдвига грунта равен

$G = \lim_{\nu \rightarrow 0,5} \left[\frac{E}{2 \cdot (1 + \nu)} \right] = \frac{E}{3}$, а в последующих приближениях следует принимать

$G = \frac{E}{2 \cdot (1 + \nu)} \neq \frac{E}{3}$ (поскольку коэффициент Пуассона для реальных грунтов $\nu \neq 0,5$). Здесь

E - модуль общей деформации грунта [6, 7, 9].

Таким образом имеет место проблема, которая нуждается в решении.

Выделение ранее не решенных частей общей проблемы, которым посвящена данная статья.

В настоящей работе изложен алгоритм построения общих решений задачи теории взаимосвязанной фильтрационной консолидации, свободный от недостатков, изложенных в работах [1] и [9], который, в частности, позволяет находить решения задачи взаимосвязанной теории фильтрационной консолидации в рамках моделей упругого, вязкоупругого, упругопластичного и вязкоупругопластичного оснований.

Изложение основного материала исследования. Авторами работы [9] в цилиндрической системе координат предложен алгоритм построения точных общих решений задачи теории взаимосвязанной фильтрационной консолидации, суть которого заключается в следующем.

1. Искомые перемещения и напряжения следует определять с использованием формул:

$$\begin{aligned}
 U(r, z, t) &= U^*(r, z, t) + \int_0^t U^*(r, z, \tau) \cdot K(t, \tau) \cdot d\tau; \\
 W(r, z, t) &= W^*(r, z, t) + \int_0^t W^*(r, z, \tau) \cdot K(t, \tau) \cdot d\tau; \\
 \sigma_{rr} &= \sigma_{rr}^*; \sigma_{\theta\theta} = \sigma_{\theta\theta}^*; \sigma_{zz} = \sigma_{zz}^*; \tau_{rz} = \tau_{rz}^*; P = P^*.
 \end{aligned} \tag{1}$$

Здесь U и W - перемещения соответственно в направлении координатных осей $0r$ и $0z$; r и z - координаты; σ_{rr} , $\sigma_{\theta\theta}$ и σ_{zz} - нормальные напряжения; τ_{rz} - то же, касательное; P - поровое давление; $K(t, \tau)$ - ядро ползучести грунтового скелета; t - время; τ - имеющий размерность времени параметр.

Кроме того здесь U , W , σ_{rr} , $\sigma_{\theta\theta}$, σ_{zz} , τ_{rz} , P - фактические перемещения, напряжения, перемещения и поровое давление; U^* , W^* , σ_{rr}^* , $\sigma_{\theta\theta}^*$, σ_{zz}^* , τ_{rz}^* и P^* - фиктивные перемещения, напряжения, перемещения и поровое давление.

2. Фиктивные перемещения, напряжения и деформации следует определять с использованием таких формул:

$$\begin{aligned}
 U^* &= \frac{\partial}{\partial r} \Phi - \frac{\partial^2}{\partial r \partial z} F; \\
 W^* &= \frac{\partial}{\partial z} \Phi + \frac{\lambda + 2 \cdot G}{\lambda + G} \cdot \Delta F - \frac{\partial^2}{\partial z^2} F; \\
 P^* &= (\lambda + 2 \cdot G) \cdot \Delta \Phi; \\
 \Delta^2 F &= 0; \\
 \Delta^2 \cdot \left(3 \cdot c_v \cdot \frac{\lambda + 2 \cdot G}{3 \cdot \lambda + 2 \cdot G} \Delta \Phi - \frac{\partial \Phi}{\partial t} \right) &= 0; \\
 c_v \cdot P^* - \frac{3 \cdot \lambda + 2 \cdot G}{3} \cdot \frac{\partial \Phi}{\partial t} - \frac{3 \cdot \lambda + 2 \cdot G}{3 \cdot (\lambda + G)} \cdot G \cdot \frac{\partial^2 F}{\partial t \partial z} &= 0; \\
 \varepsilon_z^* &= \frac{\partial^2 \Phi}{\partial z^2} + \frac{\lambda + 2 \cdot G}{\lambda + G} \cdot \frac{\partial}{\partial z} \Delta F - \frac{\partial^2 F}{\partial z^2}; \\
 \varepsilon_r^* &= \frac{\partial^2 \Phi}{\partial r^2} - \frac{\partial^3 F}{\partial r^2 \partial z}; \\
 \varepsilon_\theta^* &= \frac{1}{r} \cdot \frac{\partial \Phi}{\partial r} - \frac{1}{r} \cdot \frac{\partial^2 F}{\partial r \partial z}; \\
 e^* &= \Delta \Phi + \frac{G}{\lambda + G} \cdot \frac{\partial}{\partial z} \Delta F;
 \end{aligned} \tag{2}$$

$$\begin{aligned}
\gamma_{rz}^* &= \frac{\partial}{\partial r} \cdot \left(\frac{\lambda + 2 \cdot G}{\lambda + G} \Delta F - 2 \cdot \frac{\partial^2 F}{\partial z^2} \right) + 2 \cdot \frac{\partial^2 \Phi}{\partial r \partial z}; \\
\omega^* &= -\frac{1}{2} \cdot \frac{\lambda + 2 \cdot G}{\lambda + G} \cdot \frac{\partial}{\partial r} \Delta F; \\
\sigma_{zz}^* &= 2 \cdot G \cdot \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial z^2} + \frac{\lambda + 2 \cdot G}{\lambda + G} \cdot \frac{\partial}{\partial z} \Delta F - \frac{\partial^3 F}{\partial z^3} \right) + \lambda \cdot \left(\Delta \Phi + \frac{G}{\lambda + G} \cdot \frac{\partial}{\partial z} \Delta F \right) - P^*; \\
\sigma_{rr}^* &= 2 \cdot G \cdot \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial r^2} - \frac{\partial^3 F}{\partial r^2 \partial z} \right) + \lambda \cdot \left(\Delta \Phi + \frac{G}{\lambda + G} \cdot \frac{\partial}{\partial z} \Delta F \right) - P^*; \\
\sigma_{\theta\theta}^* &= 2 \cdot G \cdot \left(\frac{1}{r} \cdot \frac{\partial \Phi}{\partial r} - \frac{1}{r} \cdot \frac{\partial^2 F}{\partial r \partial z} \right) + \lambda \cdot \left(\Delta \Phi + \frac{G}{\lambda + G} \cdot \frac{\partial}{\partial z} \Delta F \right) - P^*; \\
\tau_{rz}^* &= G \cdot \frac{\partial}{\partial r} \cdot \left(\frac{\lambda + 2 \cdot G}{\lambda + G} \Delta - 2 \cdot \frac{\partial^2}{\partial z^2} \right) \cdot F + 2 \cdot G \cdot \frac{\partial^2 \Phi}{\partial z \partial r}; \\
\sigma_{kk}^* &= \sigma_{zz}^* + \sigma_{rr}^* + \sigma_{\theta\theta}^*. \tag{2}
\end{aligned}$$

Здесь: ε_{zz} , ε_{rr} и $\varepsilon_{\theta\theta}$ - нормальные деформации; γ_{rz} - то же, касательная; ω - вращение; λ и G - упругие константы Ламе; c_v - коэффициент пространственной консолидации;

$\Delta = \frac{\partial^2}{\partial r^2} + \frac{1}{r} \frac{\partial^2}{\partial r} + \frac{\partial^2}{\partial z^2}$ - оператор Лапласа в цилиндрической системе координат при учете осевой симметрии; Φ - потенциальная и F - бигармоническая функции, которые следует определять путем решения четвертого и пятого уравнений системы (2).

При разработке алгоритма построения приближенных решений задачи, нами была принята такая стратегия.

1. Вначале определяется напряженно - деформированное состояние объемно - несжимаемого основания. На этом этапе исследований полностью удовлетворяются граничные и начальное условие.

2. После этого определяются напряжения и перемещения, обусловленные миграцией жидкости (воды) в порах грунта.

3. В заключение выполняется корректировка граничных условий.

Необходимо отметить, что предлагаемая нами стратегия построения общего решения задачи по форме полностью совпадает с методикой построения первого приближения известного алгоритма, предложенного автором [1].

1. Первое приближение. Для его построения следует использовать полученное нами точное решение задачи (2), положив в нем:

$$\left. \begin{aligned} P &= 0; \\ \Phi &= 0; \\ \lambda &\rightarrow \infty. \end{aligned} \right\}. \tag{3}$$

Имеем:

$$\begin{aligned}
\Delta^2 F_1 &= 0; \\
U_1 &= -\frac{\partial^2}{\partial r \partial z} F_1; \tag{4}
\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
W_1 &= \Delta F_1 - \frac{\partial^2}{\partial z^2} F_1; \\
\varepsilon_{r,1} &= -\frac{\partial^3}{\partial r^2 \partial z} F_1; \\
\varepsilon_{\theta,1} &= -\frac{1}{r} \cdot \frac{\partial^2}{\partial r \partial z} F_1; \\
\varepsilon_{z,1} &= \frac{\partial}{\partial z} \cdot \left(\Delta F_1 - \frac{\partial^2}{\partial z^2} F_1 \right); \\
\gamma_{rz,1} &= \frac{\partial}{\partial r} \cdot \left(\Delta F_1 - 2 \cdot \frac{\partial^2}{\partial z^2} F_1 \right); \\
e_1 &= 0; \\
\omega_1 &= -\frac{1}{2} \cdot \frac{\partial}{\partial r} \Delta F_1; \\
\sigma_{zz,1} &= G \cdot \frac{\partial}{\partial z} \cdot \left(3 \cdot \Delta F_1 - 2 \cdot \frac{\partial^2}{\partial z^2} F_1 \right); \\
\sigma_{rr,1} &= G \cdot \left(\frac{\partial}{\partial z} \Delta F_1 - 2 \cdot \frac{\partial^3}{\partial r^2 \partial z} F_1 \right); \\
\sigma_{\theta\theta,1} &= G \cdot \left(\frac{\partial}{\partial z} \Delta F - 2 \cdot \frac{1}{r} \cdot \frac{\partial^2}{\partial r \partial z} F_1 \right); \\
\tau_{rz,1} &= G \cdot \frac{\partial}{\partial r} \cdot \left(\Delta F_1 - 2 \cdot \frac{\partial^2}{\partial z^2} F_1 \right); \\
\sigma_{kk,1} &= 3 \cdot G \cdot \frac{\partial}{\partial z} \cdot \Delta F_1; \\
P_1 &= -\frac{1}{3} \cdot \sigma_{kk,1} = -G \cdot \frac{\partial}{\partial z} \cdot \Delta F_1
\end{aligned} \tag{4}$$

Здесь индекс "1" - номер приближения.

2. Второе приближение. В этом случае следует использовать фактическое значение упругой константы Ламе λ . Поровое давление во втором приближении найдем путем решения известного уравнения [1, 9], которое имеет вид:

$$\frac{\partial P_2}{\partial t} = c_v \cdot \Delta P_2 - \frac{1}{3} \cdot \frac{\partial}{\partial t} \sigma_{kk,1}. \tag{5}$$

Потенциальную функцию, обусловленную отжатием поровой жидкости из грунта найдем в ходе решения третьего уравнения системы (2) и уравнения (5). Имеем:

$$F_2 = \frac{c_v}{\lambda + 2 \cdot G} \cdot \int_0^t P_2(r, z, \tau) \cdot d\tau - \frac{G}{\lambda + 2 \cdot G} \cdot \frac{\partial}{\partial z} \cdot [F_1(r, z, t) - F_1(r, z, 0)]. \tag{6}$$

Компоненты тензоров перемещений, деформаций и напряжений, обусловленных миграцией в основании поровой жидкости, найдем из системы уравнений (2), положив в

них:

$$\left. \begin{array}{l} \Phi = F_2; \\ F = 0. \end{array} \right\} \quad (8)$$

Имеем:

$$\begin{aligned} U_2 &= \frac{\partial}{\partial r} F_2; \quad W_2 = \frac{\partial}{\partial z} F_2; \quad \varepsilon_{z,2} = \frac{\partial^2 F_2}{\partial z^2}; \quad \varepsilon_{r,2} = \frac{\partial^2 F_2}{\partial r^2}; \quad \varepsilon_{\theta,2} = \frac{1}{r} \cdot \frac{\partial F_2}{\partial r}; \quad e_2 = \Delta F_2; \\ \gamma_{rz,2} &= 2 \cdot \frac{\partial^2 F_2}{\partial r \partial z}; \quad \sigma_{zz,2} = 2 \cdot G \cdot \frac{\partial^2 F_2}{\partial z^2} + \lambda \cdot \Delta F_2; \quad \sigma_{rr,2} = 2 \cdot G \cdot \frac{\partial^2 F_2}{\partial r^2} + \lambda \cdot \Delta F_2 \\ \sigma_{\theta\theta,2} &= 2 \cdot G \cdot \frac{1}{r} \cdot \frac{\partial F_2}{\partial r} + \lambda \cdot \Delta F_2; \quad \tau_{rz,2} = 2 \cdot G \cdot \frac{\partial^2 F_2}{\partial z \partial r}. \end{aligned} \quad (9)$$

Здесь индекс "2" - номер приближения.

3. Третье приближение необходимо выполнить для коррекции граничных условий (напомним, что они полностью удовлетворены в ходе первого приближения). Имеем:

$$\begin{aligned} \Delta^2 F_3 &= 0; \quad U_3 = -\frac{\partial^2}{\partial r \partial z} F_3; \quad W_3 = \frac{\lambda + 2 \cdot G}{\lambda + G} \cdot \Delta F_3 - \frac{\partial^2}{\partial z^2} F_3; \quad \varepsilon_{\theta,3} = -\frac{1}{r} \cdot \frac{\partial^2 F_3}{\partial r \partial z}; \\ \varepsilon_{z,3} &= \frac{\lambda + 2 \cdot G}{\lambda + G} \cdot \frac{\partial}{\partial z} \Delta F_3 - \frac{\partial^3 F_3}{\partial z^3}; \quad \varepsilon_{r,3} = -\frac{\partial^3 F_3}{\partial r^2 \partial z}; \quad e = \frac{G}{\lambda + G} \cdot \frac{\partial}{\partial z} \Delta F_3; \\ \gamma_{rz,3} &= \frac{\partial}{\partial r} \cdot \left(\frac{\lambda + 2 \cdot G}{\lambda + G} \cdot \Delta F_3 - 2 \cdot \frac{\partial^2}{\partial z^2} F_3 \right); \quad \omega_3 = -\frac{1}{2} \cdot \frac{\lambda + 2 \cdot G}{\lambda + G} \cdot \frac{\partial}{\partial r} \Delta F_3; \\ \sigma_{zz,3} &= 2 \cdot G \cdot \left(\frac{\lambda + 2 \cdot G}{\lambda + G} \cdot \frac{\partial}{\partial z} \Delta F_3 - \frac{\partial^3 F_3}{\partial z^3} \right) + \lambda \cdot \left(\frac{G}{\lambda + G} \cdot \frac{\partial}{\partial z} \Delta F_3 \right); \\ \sigma_{rr,3} &= -2 \cdot G \cdot \frac{\partial^3 F_3}{\partial r^2 \partial z} + \frac{\lambda \cdot G}{\lambda + G} \cdot \frac{\partial}{\partial z} \Delta F_3; \\ \sigma_{\theta\theta,3} &= 2 \cdot G \cdot \left(-\frac{1}{r} \cdot \frac{\partial^2 F_3}{\partial r \partial z} \right) + \lambda \cdot \left(\frac{G}{\lambda + G} \cdot \frac{\partial}{\partial z} \Delta F_3 \right) \\ \tau_{rz,3} &= G \cdot \frac{\partial}{\partial r} \cdot \left(\frac{\lambda + 2 \cdot G}{\lambda + G} \Delta - 2 \cdot \frac{\partial^2}{\partial z^2} \right) \cdot F_3 \end{aligned} \quad (10)$$

Здесь индекс "2" - номер приближения.

4. Окончательно приближенное решение для упругой (если грунт не обладает реологическими свойствами) или фиктивной среды имеет вид:

$$\begin{aligned} U^* &= U_1 + U_2 + U_3; \quad W^* = W_1 + W_2 + W_3; \quad \varepsilon_z^* = \varepsilon_{z,1} + \varepsilon_{z,2} + \varepsilon_{z,3}; \\ \varepsilon_r^* &= \varepsilon_{r,1} + \varepsilon_{r,2} + \varepsilon_{r,3}; \quad \varepsilon_{\theta}^* = \varepsilon_{\theta,1} + \varepsilon_{\theta,2} + \varepsilon_{\theta,3}; \quad \gamma_{rz}^* = \gamma_{rz,1} + \gamma_{rz,2} + \gamma_{rz,3}; \\ e^* &= e_1 + e_2 + e_3; \quad \omega^* = \omega_1 + \omega_2 + \omega_3; \quad \sigma_{zz}^* = \sigma_{zz,1} + \sigma_{zz,2} + \sigma_{zz,3}; \\ \sigma_{\theta\theta}^* &= \sigma_{\theta\theta,1} + \sigma_{\theta\theta,2} + \sigma_{\theta\theta,3}; \quad \sigma_{rr}^* = \sigma_{rr,1} + \sigma_{rr,2} + \sigma_{rr,3}; \\ \tau_{rz}^* &= \tau_{rz,1} + \tau_{rz,2} + \tau_{rz,3}; \quad P^* = P_1 + P_2; \end{aligned} \quad (11)$$

5. Окончательное решение для обладающего реологическими свойствами грунта имеет вид:

$$U(r, z, t) = U^*(r, z, t) + \int_0^t U^*(r, z, \tau) \cdot K(t, \tau) \cdot d\tau = U_1 + U_2 + U_3;$$

$$W(r, z, t) = W^*(r, z, t) + \int_0^t W^*(r, z, \tau) \cdot K(t, \tau) \cdot d\tau;$$

$$\sigma_{rr} = \sigma_{rr}^*; \sigma_{\theta\theta} = \sigma_{\theta\theta}^*; \sigma_{zz} = \sigma_{zz}^*; \tau_{rz} = \tau_{rz}^*; P = P^*.$$

$$\sigma_{rr} = \sigma_{rr}^*; \sigma_{\theta\theta} = \sigma_{\theta\theta}^*; \sigma_{zz} = \sigma_{zz}^*; \tau_{rz} = \tau_{rz}^*; P = P^*. \quad (12)$$

Здесь U^* , W^* , σ_{rr}^* , $\sigma_{\theta\theta}^*$, σ_{zz}^* , τ_{rz}^* и P^* - см. формулы (11).

Изложенные в настоящей статье материалы исследований позволили нам сделать такие выводы.

1. Предложен алгоритм построения приближенных решений задачи теории взаимосвязанной фильтрационной консолидации. Его суть заключается в первоначальном определении напряженно - деформированного состояния грунта в предположении о его объемной не сжимаемости и последующем уточнении полученного таким образом начального приближения.

2. Предлагаемый нами алгоритм позволяет строить решения в рамках таких моделей водонасыщенных оснований:

- упругого;
- вязкоупругого (или наследственно упругого);
- упругопластичного;
- вязкоупругопластичного.

Иными словами, разработанный нами алгоритм позволяет учитывать такие виды деформаций:

- чисто упругие деформации сдвига;
- упругие запаздывающие во времени объемные деформации, обусловленные миграцией поровой жидкости;
- объемные и сдвиговые запаздывающие во времени, на полностью восстанавливающиеся после разгрузки основания (т.е. вязкие) деформации;
- накопление остаточных деформаций при загрузке - разгрузке грунта (т.е. пластические деформации).

Литература

1. Зарецкий Ю.К. Теория консолидации грунтов. - М.: Наука. 1967 - 270 с.
2. Зарецкий Ю.К. Лекции по современной механике грунтов. - Ростов на Дону, 1989 - 608с.
3. Корн Г. и Корн Т. Справочник по математике. - М.: Наука, 1974. - 840 с.
4. Новацкий В. Теория упругости. - М.: Мир, - 1975. - 872 с.
5. Тимошенко С.П., Гудьир Дж. Теория упругости. - М: Наука, 1975. - 576 с.
6. Флорин В.А. Основы механики грунтов, т.1. - Л.-М.: Госстройиздат, 1959. - 357 с.
7. Флорин В.А. Основы механики грунтов, т. 2. - Л.-М.: Гостройиздат, 1961. - 543 с.
8. Цытович Н.А., Зарецкий Ю.К., Малышев М.В., Абелев М.Ю., Тер-Мартиросян З.Г. Прогноз скорости осадок оснований и сооружений.- М.: Стройиздат, 1967. - 238 с.
9. Шаповал А.В., Шаповал В.Г. Теория взаимосвязанной фильтрационной консолидации: Монография. - Днепропетровск: Пороги, 2009-311 с.
10. Швец В.Б., Гинзбург Л.К., Гольдштейн В.М. и др.: Справочник по механике и динамике грунтов: - К.: Будівельник, 1987. - 232 с.