

ФЕДЕРАЛЬНОЕ АГЕНТСТВО ПО ОБРАЗОВАНИЮ
Дальневосточный государственный технический университет
(ДВПИ им. В.В. Куйбышева)

Кафедра теории сооружений

ПРЕДЕЛЬНОЕ РАВНОВЕСИЕ СПЛОШНЫХ И СЫПУЧИХ СРЕД

лекция, упражнения

Составил: к.т.н., доцент Н.Я. Цимбельман

Владивосток – 2010

**ПРЕДЕЛЬНОЕ НАПРЯЖЕННОЕ СОСТОЯНИЕ И ПРЕДЕЛЬНОЕ
РАВНОВЕСИЕ СЫПУЧИХ ТЕЛ**

Сыпучее тело, как правило, подчиняется нелинейному закону упругости и испытывает структурные деформации. Изучение поведения сыпучего тела представляет собой сложную задачу, которую обычно заменяют более простой: в которой деформации не рассматриваются совсем, а напряженное состояние принимается таким, какое бывает в начальный момент движения сыпучего тела, когда в каждой точке сыпучего тела возникает сдвиг. Такое напряженное состояние называется *предельным*.

Решение задачи основывается на приближенном численном решении исходных уравнений предельного равновесия:

для плоской задачи: $\Sigma X = 0$; $\Sigma Z = 0$; $\Sigma M = 0$; после преобразований:

$$\frac{\partial \sigma_x}{\partial x} + \frac{\partial \tau_{xz}}{\partial z} = 0 ; \quad \frac{\partial \sigma_z}{\partial z} + \frac{\partial \tau_{zx}}{\partial x} = 0 ; \quad \tau_{zx} = \tau_{xz} .$$

Однако, так же, как и в механике твердых тел, в механике сыпучих должен быть установлен критерий для характеристики напряженного состояния, при котором происходит разрушение или наступает текучесть. Этот критерий должен дать возможность составить дополнительные уравнения, которые в сочетании с дифференциальными уравнениями равновесия позволят определить неизвестные величины нормальных и касательных напряжений в сыпучем теле.

Этот критерий заключается в следующем: предполагается, что сыпучее тело целиком находится в предельном напряженном состоянии и в любой его точке выполняется условие предельного напряженного состояния Кулона-Мора:

$$\tau = \sigma \cdot \operatorname{tg} \varphi + c$$

Мы видим, что условия равновесия рассматриваются в совокупности с условием, характеризующим предел прочности сыпучего тела. Построенную на этой основе теорию называют теорией *предельного равновесия*.

Вспомним, что через каждую точку напряженного тела можно провести три (для плоской задачи – две) взаимно перпендикулярные плоскости, по которым касательные напряжения отсутствуют, а нормальные имеют экстремальные значения. Такие плоскости называются главными площадками, а действующие по ним нормальные напряжения – главными нормальными напряжениями $\sigma_1; \sigma_3$.

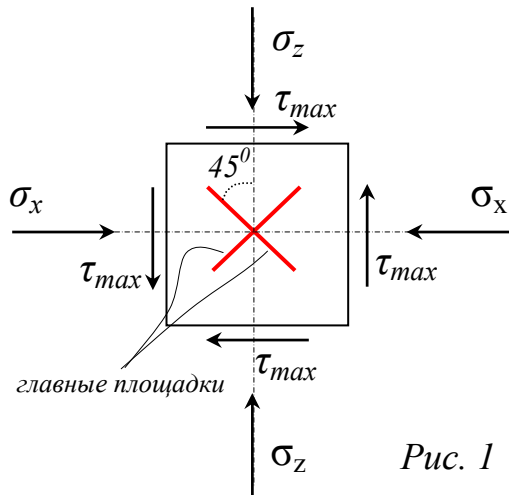


Рис. 1

нормальными напряжениями $\sigma_1; \sigma_3$.

Максимальные касательные напряжения действуют под углом 45° к главным площадкам (рис. 1), и для твёрдых тел по этим площадкам может произойти сдвиг, если касательные напряжения превзойдут определенный предел. Для сыпучих же тел (где сопротивление сдвигу определяется не

только величиной скрепления между частицами, но и величиной действующего сжимающего нормального напряжения), опасными в отношении сдвига будут не те площадки, по которым действуют наибольшие τ , а те, для которых отношение τ/σ (являющееся тангенсом угла θ отклонения напряжения от нормали) окажется наибольшим.

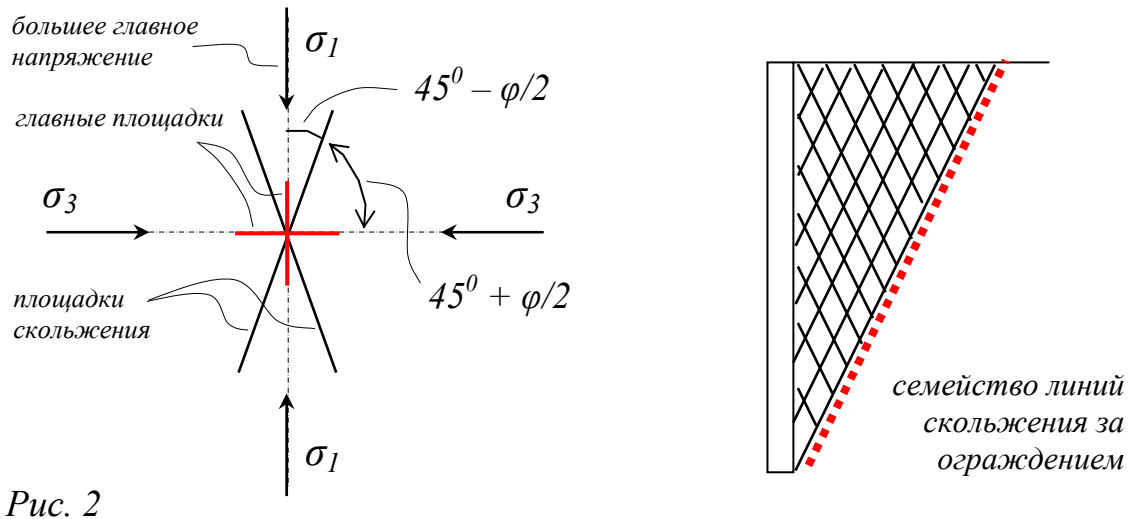
☞ Здесь θ – угол отклонения равнодействующей полного напряжения от нормали к площадке.

По каким площадкам возникает скольжение в сыпучей среде? Эти площадки называются **площадками скольжения**.

Решение этой сложной задачи приведено во многих источниках [5, 6, 13] и сводится к тому, что сдвиг произойдет в том случае, если указанный угол θ достигнет величины угла внутреннего трения φ . При этом площадки скольжения будут иметь определенные углы α наклона к линиям действия главных напряжений.

☞ Здесь α – угол наклона площадки скольжения к главной площадке.

Площадки скольжения расположены симметрично по отношению к направлению действия главных напряжений и составляют с направлением действия большего главного напряжения угол $45^\circ - \varphi/2$ (рис. 2).



Если во всех точках сыпучего тела, образующих некоторую поверхность, наступает состояние предельного равновесия, то эта поверхность называется **поверхностью скольжения**. При этом весь объём, ограниченный этой поверхностью, и отделенный ею от остальной части сыпучего тела, будет находиться в состоянии предельного равновесия (**решение Кулона**).

Если же состояние предельного равновесия наступает во всех точках какого-либо объёма сыпучего тела, то такое состояние называется **предельным напряженным состоянием (решение Соколовского)**. При этом в данном объеме сыпучего тела возникает бесчисленное множество поверхностей скольжения.

Иллюстрация приведенных рассуждений – графическое изображение напряжённого состояния сыпучего тела.

Круговой график напряжений (круг Мора)

В механике сыпучих сред наряду с аналитическими методами решения задач очень часто применяют графические – остроумные и замечательные.

Вычисление напряжений, действующих по наклонным площадкам в какой-либо точке, может быть заменено следующим графическим построением (рис. 3).

1. В системе прямоугольных координат σ и τ на оси σ в избранном масштабе напряжений откладываются отрезки OA и OB , изображающие величины главных напряжений;

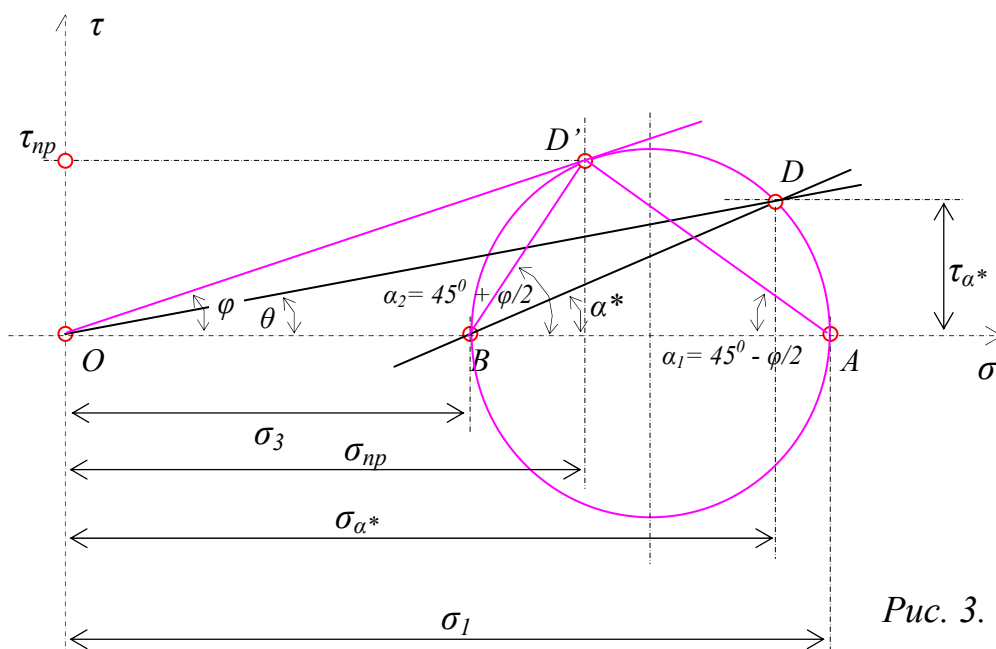


Рис. 3.

2. На отрезке AB , равном разности σ_1 и σ_3 , как на диаметре, строят окружность;

3. Для нахождения нормального и касательного напряжений, действующих по площадке, отклоняющейся от главной площадки на угол α^* , нужно построить угол α^* при точке B . Координаты точки D соответствуют нормальным и касательным напряжениям. Угол отклонения θ равнодействующей полного напряжения по площадке от нормали к ней выражается на чертеже углом, образуемым с осью σ секущей OD ;

4. Для предельного равновесия сыпучего тела этот угол соответствует углу внутреннего трения φ . Из чертежа следует, что $\alpha_1 = 45^\circ - \varphi/2$, а $\alpha_2 = 45^\circ + \varphi/2$. Таким образом, эти углы определяют направление площадок скольжения.

Так как предельное равновесие в какой-либо точке сыпучего тела наступает в том случае, если для двух площадок, проходящих через эту точку, будет выполняться условие $\alpha = 45^\circ \pm \varphi/2$, то прямая OD' , проведенная под углом φ к оси σ , должна быть касательной к окружности в тех её точках, которые соответствуют данным площадкам (рис. 3).

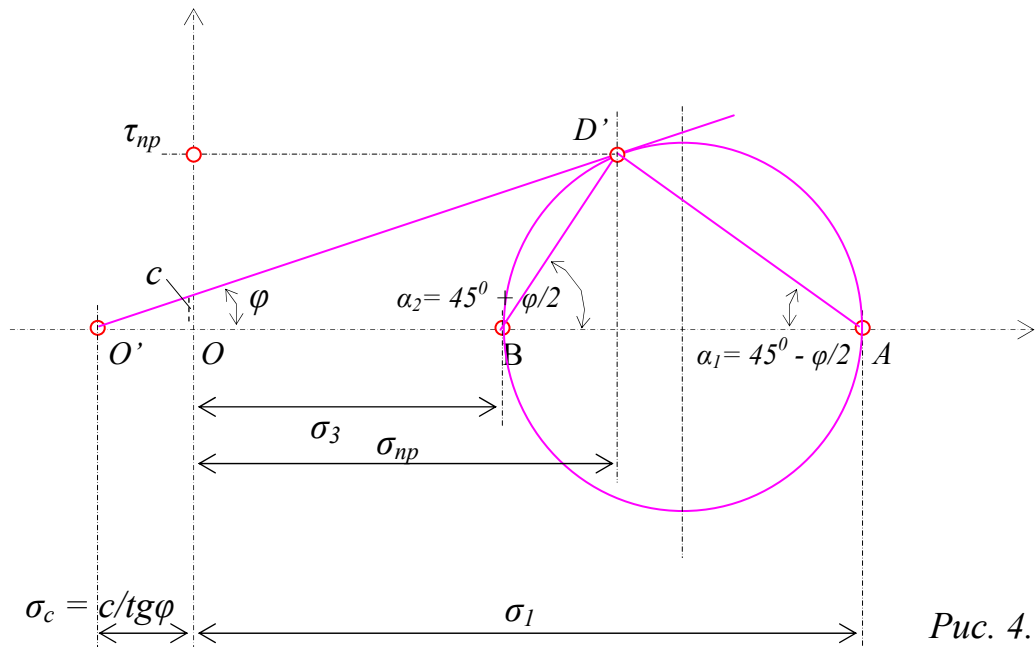


Рис. 4.

5. Для идеально сыпучего тела касательная должна проходить через начало координат O , а при наличии сцепления (для связных сред, сцепление в которых характеризуется величиной удельного сцепления c) к главным напряжениям должно быть прибавлено давление связности σ_c , что равносильно переносу начала координат из точки O в точку O' (рис. 4).

ЛИТЕРАТУРА

1. Гастев В.А. Краткий курс сопротивления материалов. – М.: Наука – 1977.
2. Глушков Г.И. Расчет сооружений, заглубленных в грунт. – М.: Стройиздат, 1977.
3. Горбачёв К.П., Краснов Е.Г., Субботницкий В.В. Основы механики деформируемого твёрдого тела. – Владивосток: Уссури, 1998.
4. Дуброва Г.А. Методы расчета давления грунтов на транспортные сооружения. – М.: Транспорт, 1969.
5. Иванов П.Л. Грунты и основания гидротехнических сооружений. Учеб. Для гидротехн. спец. вузов. – М.: ВШ, 1985.
6. Клейн Г.К. Строительная механика сыпучих тел. – М.: Стройиздат, 1977.
7. Макаров Е.В., Светлаков Н.Д. Справочные таблицы весов строительных материалов. – М.: Стройиздат, 1971
8. Проектирование подпорных стен и стен подвалов. Справочное пособие к СНИП. /ЦНИИпромзданий Госстроя СССР. – М.: Стройиздат, 1990.
9. Рабинович И.М. Основы строительной механики стержневых систем. – М.: Госстройиздат, 1960.
10. СНИП 2.06.07-87*. Подпорные стены, судоходные шлюзы, рыбопропускные и рыбозащитные сооружения. – М.: Стройиздат, 1989.
11. СНИП 2.09.03-85. Сооружения промышленных предприятий. Подземные сооружения. – М.: Стройиздат, 1985.
12. Снитко Н.К. Статическое и динамическое давление грунтов и расчет подпорных стенок. – Л.: Стройиздат, 1970.
13. Соколовский В.В. Статика сыпучей среды. – М.: Стройиздат, 1990.
14. Стоценко А.А., Доценко С.И., Мальков Н.М., Белоконь М.А. Курс Теории сооружений. Строительная механика. – Владивосток: ДВГТУ, 1994.
15. Тетиор А.Н. Подпорные стены в транспортном строительстве. – М.: Стройиздат, 1990.
16. Цытович Н.А. Механика грунтов. – М.: ВШ, 1983.