

**Государственный университет морского и речного
флота имени адмирала С.О. Макарова**

**КАФЕДРА ПОРТОВ, СТРОИТЕЛЬНОГО
ПРОИЗВОДСТВА, ОСНОВАНИЙ И ФУНДАМЕНТОВ**

ЛЕКЦИЯ № 6

Устойчивость откосов

по дисциплине: **«Механика грунтов»**

Специальность 270104.65 «Гидротехническое строительство»

Санкт-Петербург

2013

Учебные вопросы

1. Устойчивость оснований сооружений и откосов.
2. Методы расчёта устойчивости откосов.
3. Конструкции подпорных стен.

Литература

Основная:

- Далматов Б.И., Бронин В.Н., Карлов В.Д. и др. Основания и фундаменты. Часть 2, Основы геотехники. М.,СПб.: изд.АСВ,2002.-392с.
- Шишлов С.Б., Кириллов В.М. Инженерная геология и свойства грунтов. СПб.: СПГУВК,2005.-172с.

Дополнительная:

1. Ухов С.Б., Семенов В.В., Знаменский В.В. Механика грунтов, основания и фундаменты. Учебное пособие. 4-е изд. М.: Высшая школа,2007.-566с.
2. Костерин Э.В. Основания и фундаменты. М.: Высшая школа, 1990.-431с.
3. СНиП 2.02.02-85 Основания гидротехнических сооружений.
4. СНиП 2.02.01-83* Основания зданий и сооружений.
5. СП 50-101-2004 Проектирование и устройство оснований и фундаментов зданий и сооружений.

1. Устойчивость оснований сооружений и откосов

Откосом называется искусственно созданная поверхность, ограничивающая природный грунтовый массив, выемку или насыпь. Откосы образуются при возведении различного рода насыпей (дамбы, земляные плотины и т.д.) и выемок (котлованы, траншеи, каналы и т.п.).

Склоном называется откос, образованный природным путём и ограничивающий массив грунта естественного сложения.

Основными причинами потери устойчивости откосов и склонов являются:

- устройство недопустимо крутого откоса или подрезка склона, находящегося в состоянии, близком к предельному;
- увеличение внешней нагрузки (возведение сооружений, складирование материалов на откос или вблизи его бровки);
- изменение внутренних сил (изменение удельного веса грунта при изменении его влажности);
- неправильное назначение расчетных характеристик прочности грунта или снижение его сопротивления сдвигу за счёт повышения влажности и др. причин;
- проявление гидродинамического давления, сейсмических сил, различного рода динамических воздействий (движение транспорта, забивка свай и т.п.).

Меры по увеличению устойчивости откосов.

Если откос не устойчив необходимо принимать меры по увеличению его устойчивости:

А- уположение откоса

Б- поддержание откоса подпорной стенкой

В- осушение грунтов откоса

Г- закрепление грунтов в откосе.

Нормативный показатель общей устойчивости:

За нормативный показатель общей устойчивости следует принимать обобщенный коэффициент устойчивости:

$$K_0^H = K_1 \times K_2 \times K_3 \times K_4 \times K_5 \times K_m,$$

где K_1 - коэффициент, учитывающий надежность данных о прочностных и деформативных характеристиках грунтов рассматриваемого массива;

K_2 - коэффициент, учитывающий категорию линии (дороги), для которой проектируется данный объект;

K_3 - коэффициент, учитывающий класс (ответственность) проектируемого объекта;

K_4 - коэффициент, учитывающий соответствие расчетной схемы естественным инженерно-геологическим условиям;

K_5 - коэффициент, учитывающий вид грунта и его назначение;

K_m - коэффициент, учитывающий особенности метода расчета;

Расчетные значения показателя общей устойчивости

Расчетные значения K_p показателя общей устойчивости откоса, косогора или сооружения определяются из основных уравнений статики:

$$K^p \sum P_{сд} - \sum P_{уд} = 0;$$

$$K^p \sum M_{сд} - \sum M_{уд} = 0,$$

где $\sum P_{сд}$, $\sum M_{сд}$ - сумма проекций сил на принятые оси координат и моментов сил, вызывающих нарушение устойчивости;

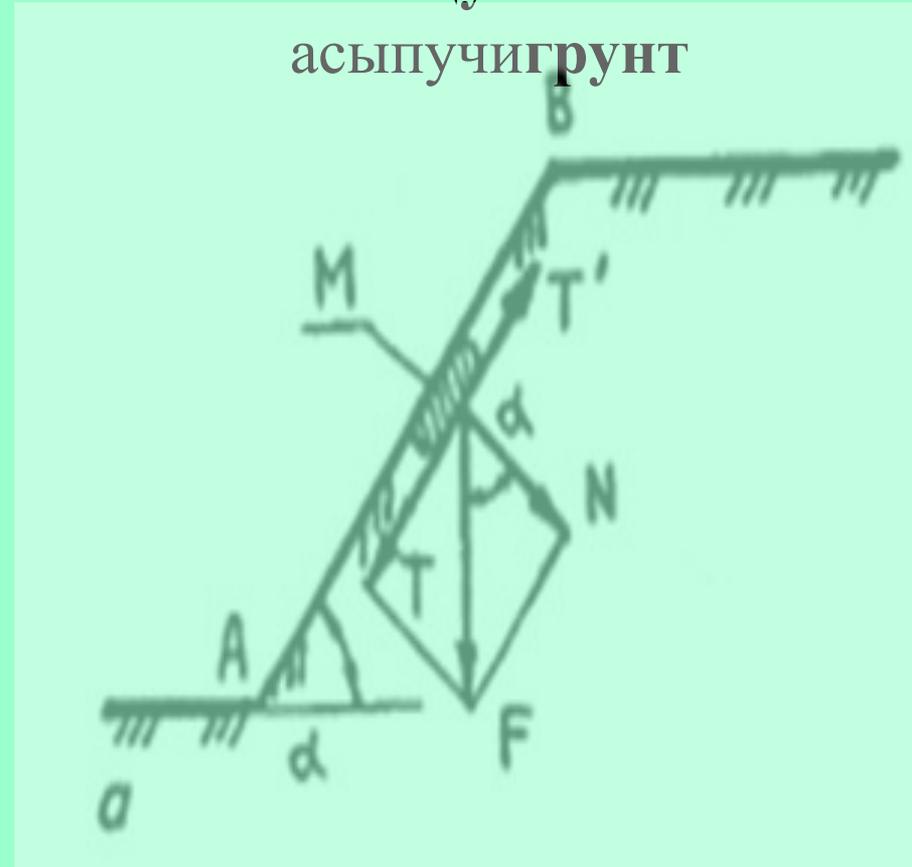
$\sum P_{уд}$, $\sum M_{уд}$ - сумма проекций сил на принятые оси координат и моментов сил, способствующих сохранению устойчивости

2. Методы расчёта устойчивости откосов

а) Устойчивость откосов в идеально сыпучих грунтах ($\varphi \neq 0$; $c = 0$)

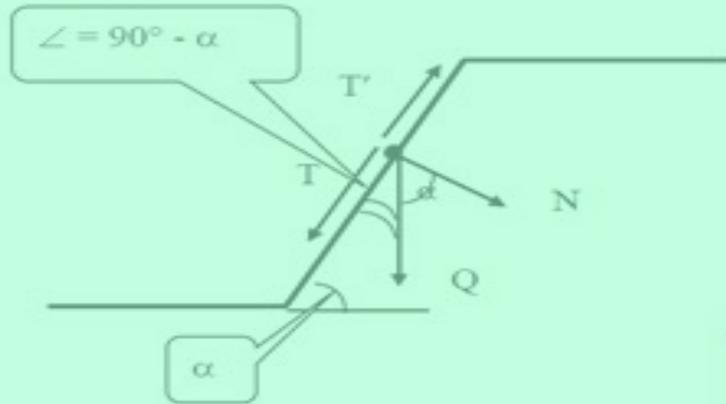
Рассмотрим устойчивость частиц идеально сыпучего грунта, слагающего откос. Для этого составим уравнение равновесия твердой частицы M , которая лежит на поверхности откоса. Разложим вес этой частицы F на две составляющие: нормальную N к поверхности откоса AB и касательную T к ней. При этом сила T стремится сдвинуть частицу M к подножию откоса, но ей будет препятствовать противодействующая сила T' , которая пропорциональна нормальному давлению.

Схема сил, действующих на частицу откоса:



Устойчивость откоса грунта, обладающего трением ($C=0$)

Рассмотрим равновесие песчинки на откосе:



Q – вес песчинки
N – нормальная составляющая веса песчинки
T – касательная составляющая веса песчинки
T' – сила трения

$$T - T' = 0 \quad \text{- Условие равновесия}$$

$$T = Q \cdot \sin \alpha; \quad T' = N \cdot f = f \cdot Q \cdot \cos \alpha;$$

$$Q \cdot \sin \alpha - f \cdot Q \cdot \cos \alpha = 0$$

$$\frac{\sin \alpha}{\cos \alpha} = f \quad f = \operatorname{tg} \varphi \quad \text{f – коэффициент трения}$$

$$\operatorname{tg} \alpha_{\text{пр}} = \operatorname{tg} \varphi \quad \text{или} \quad \alpha_{\text{пр}} = \varphi$$

Это условие устойчивости откоса



При практических расчетах необходимо вводить коэффициент запаса прочности

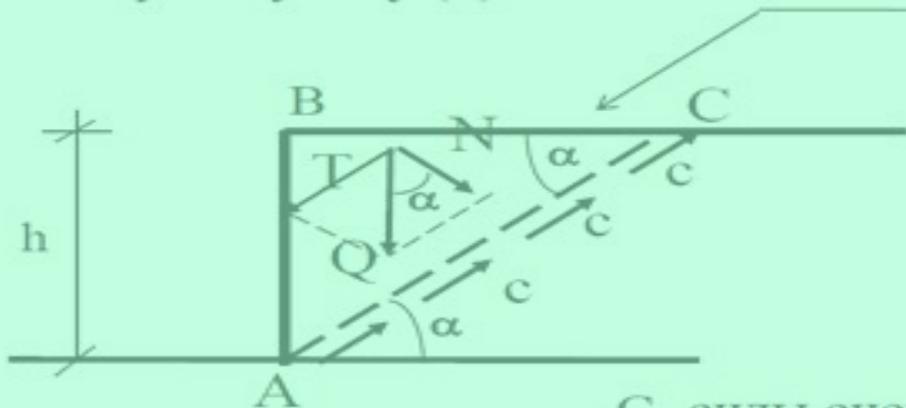
К понятию угла естественного откоса:



б) Устойчивость откоса грунта, обладающего только сцеплением ($\varphi=0$) (жирные глины)

c – составляет основную прочность откосов

На какую глубину (h) можно откопать котлован с вертикальными стенками?



Рассмотрим призму ABC
 Q - вес призмы (разложим его на 2 составляющие T и N)

$$\sin \alpha = T/Q; \quad \text{ctg} \alpha = BC/h$$

c - силы сцепления, действующие вдоль откоса

$$T = Q \sin \alpha; \quad Q = \frac{h \cdot h \cdot \text{ctg} \alpha}{2} \cdot \gamma;$$

$$T = \frac{\gamma \cdot h \cdot h}{2} \cdot \text{ctg} \alpha \cdot \sin \alpha$$

$$\sin \alpha = \frac{h}{AC}; \quad AC = \frac{h}{\sin \alpha};$$

$$\frac{c}{2} \cdot \frac{h}{\sin \alpha}$$

- сдвигающая сила

- удерживающая сила ($\frac{c}{2}$ т.к. изменяются по закону Δ)

Уравнение равновесия на направлении АС:

$$\gamma_0 \cdot \frac{h \cdot h}{2} \operatorname{ctg} \alpha \cdot \sin \alpha - \frac{c}{2} \cdot \frac{h}{\sin \alpha} = 0;$$

$$\gamma_0 \cdot h \frac{\cos \alpha}{\sin \alpha} \cdot \sin \alpha \cdot \sin \alpha - C = 0$$

$$h = \frac{C}{\gamma \cdot \cos \alpha \cdot \sin \alpha} = \frac{2C}{\gamma \cdot \sin 2\alpha}$$

но α - мы приняли произвольно ($\sin \alpha$ - изменяется в пределах 0...1),
при max использовании сил сцепления:

$h_{\max} \rightarrow$ при $\alpha = 45^\circ$; $\sin 2\alpha = 1$; Тогда


$$h_{\max} = 2C/\gamma$$

Пример. Пусть:

$$C = 0,1 \text{ кг/м}^2 = 1 \text{ т/м}^2 = 0,01 \text{ Мпа} = 0,01 \text{ МН/м}^2$$

$$\gamma = 2 \text{ т/м}^3 = 20 \text{ кН/м}^3 = 20 \cdot 10^{-3} \text{ МН/м}^3$$

$h_{\max} = 2 \times 1 / 2 = 1 \text{ м}$, следовательно откос будет устойчив при вертикальной стенке не более 1 м.

3. Конструкции подпорных стен

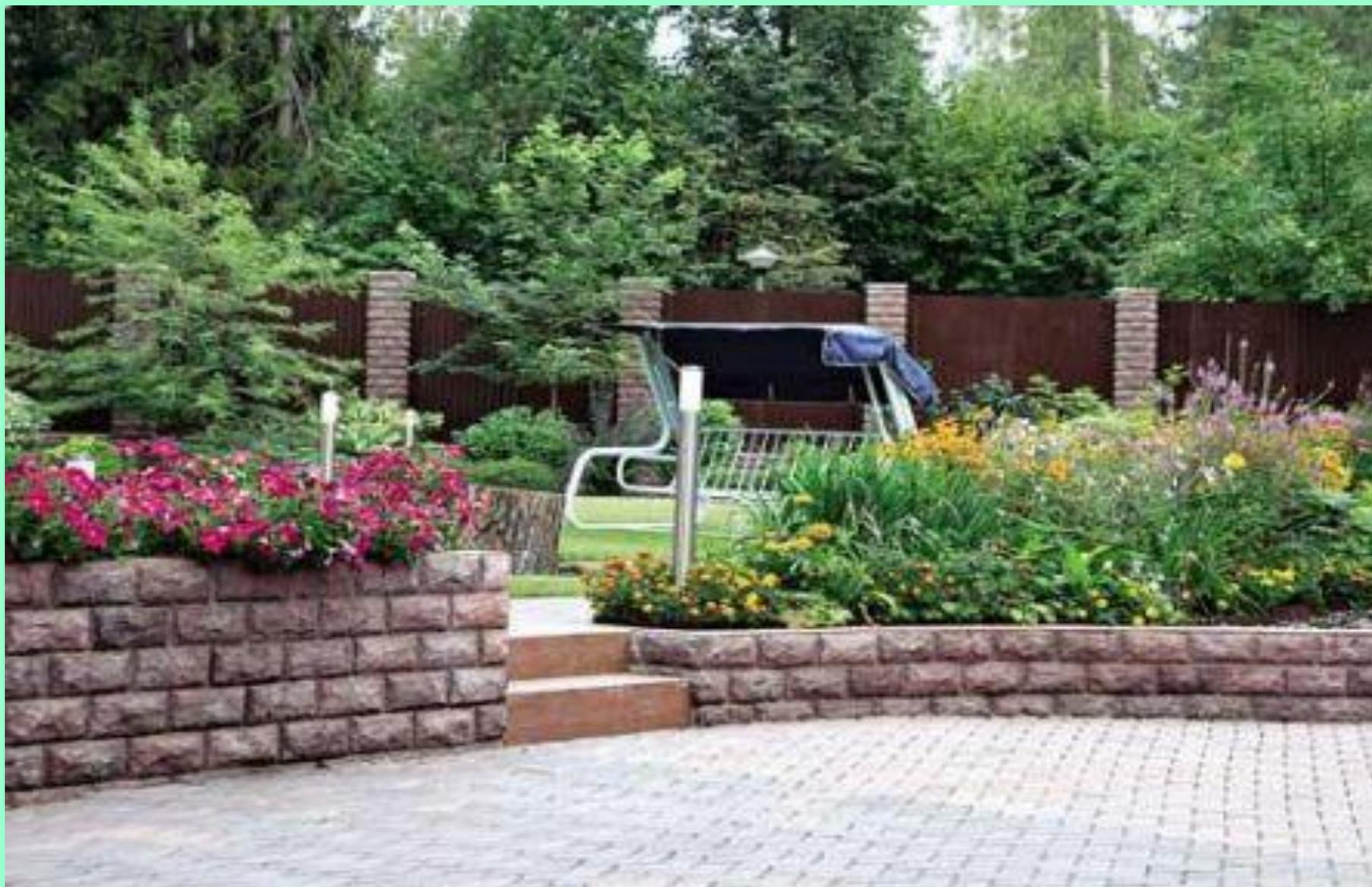
Подпорная стена - это конструкционное сооружение, удерживающее от обрушения и сползания находящийся за ней массив грунта на уклонах местности (откосах, склонах, выпуклостях и впадинах поверхности участка).

Стенки, возводимые при строительстве можно разделить на:

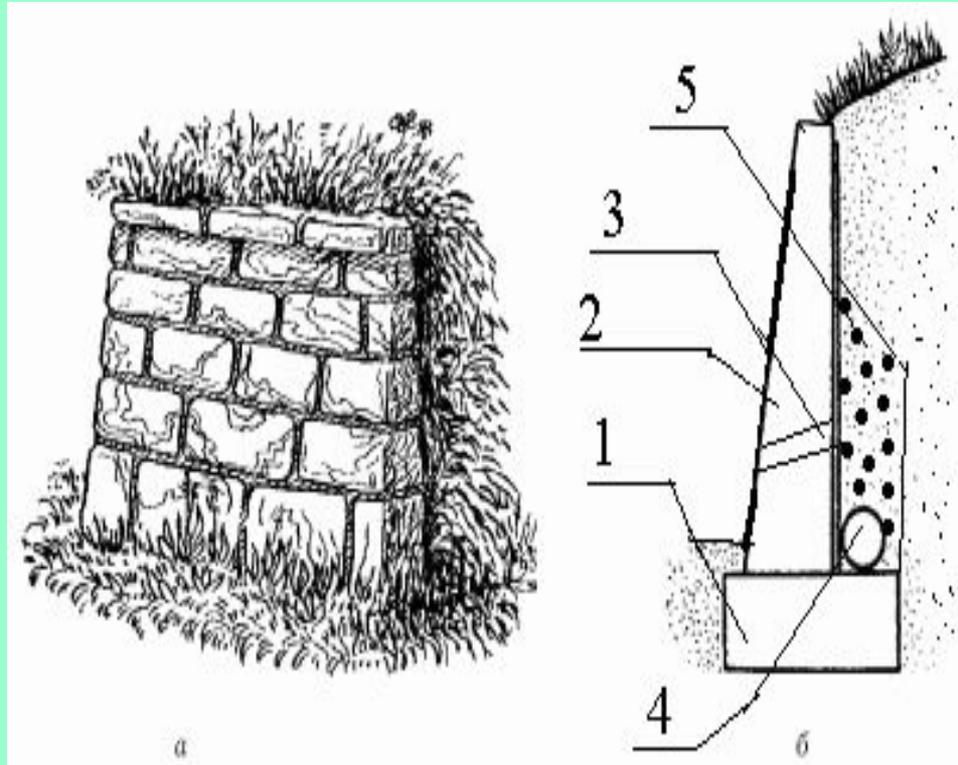
а – декоративные. Используются в качестве архитектурно - художественного элемента. Применяются на плоских (ровных) и с небольшим уклоном участках как элемент ландшафтного дизайна;

б – укрепительные. Применяются для удержания грунта на уклонах местности. Широко применяются при террасировании естественных склонов с целью увеличения полезной площади для размещения элементов озеленения и благоустройства.

Декоративная подпорная стенка



Укрепительные подпорные стенки



а – общий вид подпорной стенки; б – разрез подпорной стенки: 1 – фундамент; 2 – тело; 3 – дренажное отверстие; 4 – дренажная труба; 5 – гравий

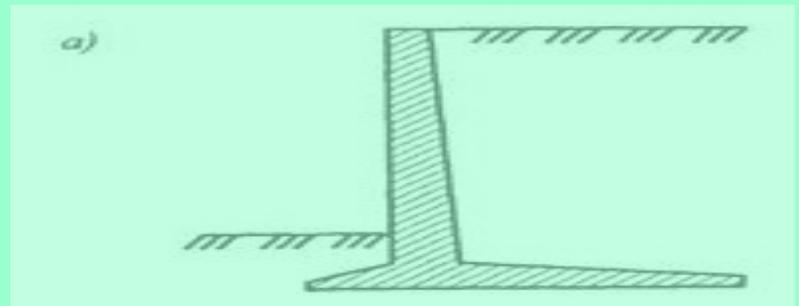
Виды укрепляющих подпорных стенок

По способу возведения:

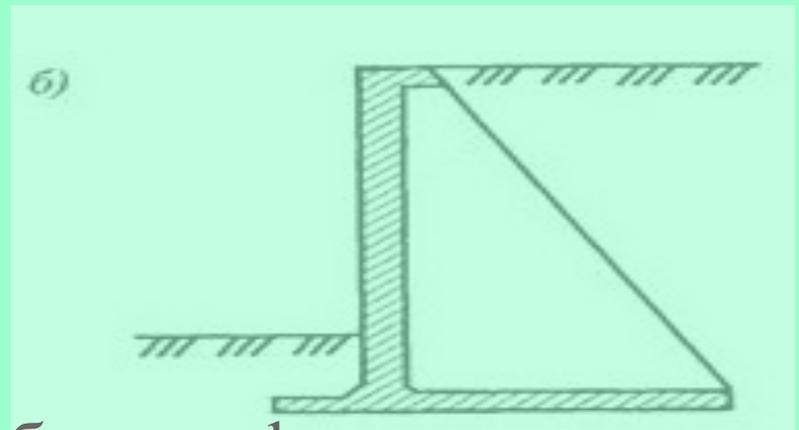
монолитные, изготавливаются в виде отдельных звеньев на заводах железобетонных изделий, а затем транспортируют к месту возведения. Они имеют *угловой профиль* и бывают *консольными* или *контрфорсными*. Также монолитные стенки отливаются из армированного бетона, бутобетона на месте в заданную форму (опалубку);

сборные, выкладываются из различного строительного материала (камня, кирпича, дерева и т.д.) на месте строительства

Стены углового профиля:



а-консольная;



б-контрфорсная

Виды укрепляющих подпорных стенок

По глубине заложения:

-глубокого заложения

(глубина заложения больше ширины стенки в полтора и более раза);

-неглубокого заложения.

По высоте:

-низкие (высота не превышает 1м);

-средние (высота 1-2м);

-высокие (высота более 2м.)

По расположению на местности:

-отдельно стоящие;

-связанные с примыкающими сооружениями (лестницы, пандусы, ниши для растений и т. д.).

По материалу изготовления:

-железобетонные;

-бетонные;

-бутобетонные;

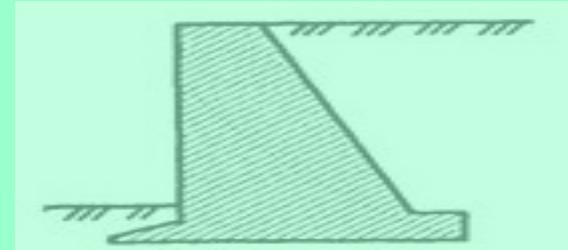
-из природного камня;

кирпичные, деревянные или металлические и т.д.

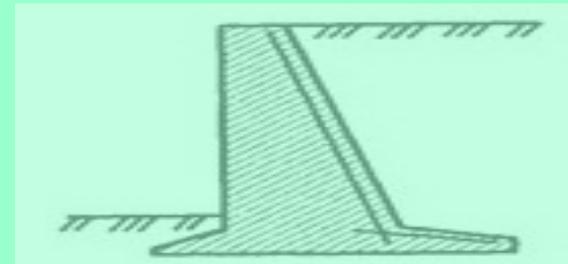
По конструктивному решению достижения устойчивости (по массивности):

- массивные подпорные стенки**, устойчивость на сдвиг и опрокидывание достигается собственно массой стенки (бетон, бутовая или кирпичная кладка);
- полумассивные**, устойчивость подпорной стенки обеспечивается комплексно: массой стенки и грунта лежащего на фундаментной плите;
- тонкоэлементные**, обычно состоят из связанных друг с другом железобетонных плит;
- тонкие**, устойчивость обеспечивается защемлением основания в грунте.

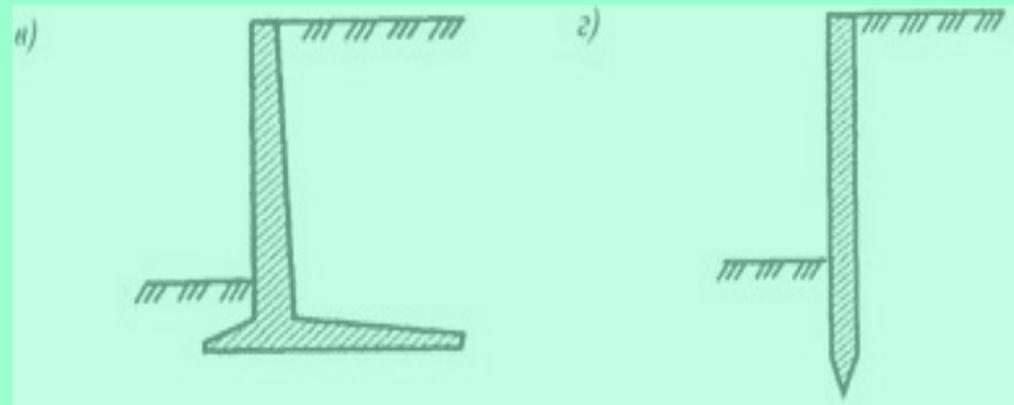
а - массивная неармированная;



б – полумассивная армированная;



в - тонкоэлементная; г- тонкая



Спасибо за внимание