

## بسم الله الرحمن الرحيم

### استنادی دیوال (Retaining Wall)

استنادی دیوالونه هغه ساختمانونه دی چی د خاوری د بنویدنی څخه مخنیوی کوی او یا په بل عبارت استنادی دیوالونه هغه دیوالونه دی چی د خاوری د بنویدو څخه مخنیوی کوی چی د خپل طبعی حالت څخه زیات میلان ولری . او یا په بل عبارت هر هغه دیوال چی د خاوری د بنویدنی څخه ممانعت کوی د استنادی دیوال په نامه یادیری . او دا دیوالونه د شاله طرفه د خاوری افقی فشار تحمل کوی .

#### داستنادی دیوالونو ډولونه :

استنادی دیوالونه د جوربنت له مخی په دری ډوله دی .

۱ . ډبرین استنادی دیوالونه .

۲ . خبنتی استنادی دیوالونه .

۳ . کانکریتی دیوالونه .

اوځینی وخت په خاص ډول د تیرو څخه جوړیری لکه گابیون . د یادولو وړ دی چی ځینی وخت د موقتی استنادی په حیث د لرگینو او پلاستیکی استنادی دیوالونو څخه هم استفاده کیری .

استنادی دیوالونه نظر دهغه ثبات او پایداری ته په شپرو ډولونو ویشل کیری :

۱ . وزنی استنادی دیوالونه ( Gravity Retaining wall )

۲ . کنسولی استنادی دیوالونه ( Cantilever Retaining wall )

۳ . قبرغه لرونکی استنادی دیوالونه ( Buttressed Counter force Retaining wall )

۴ . کانترافورسی استنادی دیوالونه ( Counterforce Retaining wall )

۵ . اخوری شکله استنادی دیوالونه ( Crib Retaining Wall )

چی معمولاً دلرگی ، کانکریټ او ځینی وقت د فلز څخه جوړیږی او وروسته د هغه مابین له نورو موادو ( ډبره ، شگه ، جغل ) څخه ډکیری .

۶. نیمه وزنه استنادی دیوالونه (Semi Gravity Retaining Wall)

**د خاوری د فشار طبقه بندی (Classification of earth Pressure):**

په یوه استنادی دیوال باندی خاوره دوه ډوله فشار وارده وی:

1. فعال فشار (Active Pressure):

2. غیر فعال فشار (Passive Pressure)

**د خاوری د فعال فشار تیوری (Active Pressure)**

د خاوری د فعال فشار د تعیین لپاره لاندی میتودونه وجود لری :

(1) درنکین میتود (Rankin's method).

(2) دکولمب میتود (Coulomb method).

(3) دکولن میتود (Colon's method).

(4) درسمولومیتود (Drawing method).

په پورتنیو څلورو میتودونوکی اول اودوهم میتود (رنکین اوکولمب) صحیح ارقام ورکوی .

**(1) درنکین میتود (Rankin's method):**

درنکین میتود په لاندی فرضیه ولاړ دی :

کله چی دیوال د خاوروله بنویدو څخه مخنیوای کوی ، خاوره په دیوال باندی فشار واردوی چی دا فشار د رینکین د تیوری په اساس تعیینیری او په لاندی اساساتو استوار دی :

نوموړی خاوره همجنس ، ایزوتروپیک (Isotropic) اونه چسپیدونکی فرض کیږی. د دیوال او خاوری ترمنځ د اصطحاکاک څخه صرف نظر کیږی .

هغه ساحه چی میلان لری (د خپل ځای څخه حرکت کوی) د هغه لپاره استنادی دیوال په نظر کی نیول کیږی.

## 2) دکولمب میتود (Coulomb method):

د خاوری د فشار د پیداه کولو لپاره د کولمب میتود اساسی فرضیه په لاندی ډول دی :  
خاوره د هری خواخه د مساوی فزیکي خواص لرونکی او متجانسه ده اولرونکی د  
داخلي اصطحکاک او سرینیدنی ده .

## داستنادی دیوالونو عرضی مقطعی (Cross Sections of Retaining wall):

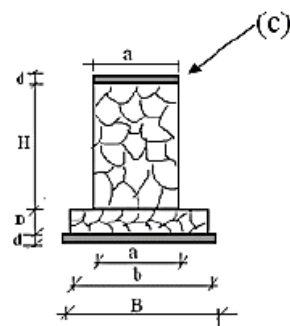
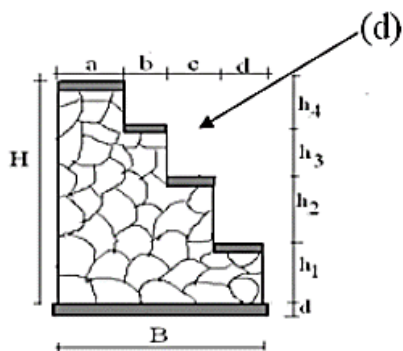
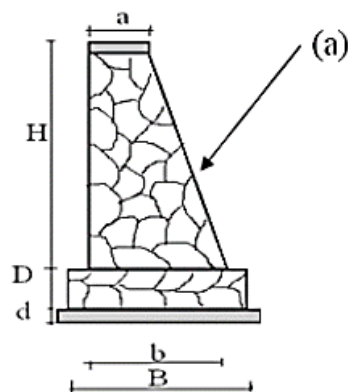
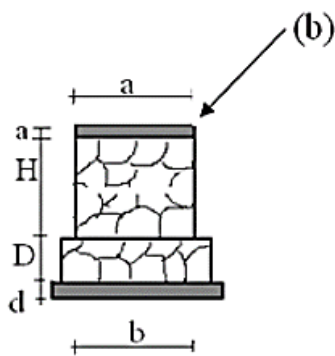
استنادی دیوالونه نظر دهغوی جوړبنت ته په عمومی صورت په دری قسمه مقطعو باندی  
جوړیږی .

(a) ذونقه ای مقطع (Trapezoidal Section)

(b) مربعی مقطع (Square Section)

(c) مستطلی مقطع (Rectangular Section)

په ځینو وختونو کی دپته ای مقطعی لرونکی استنادی دیوال څخه هم استفاده کیږی .



مروج ترينه مقطع هم د تخنيک په لحاظ او هم د تکنالوژي په لحاظ نوښتني مقطع دی په داسې ډول چې عمود طرف ته يې خاوره او مايل طرف يې آزاد وي ، فوق العاده مقاومت لري .

په هغو حالاتو کې چې د ديوال ارتفاع کمه او د خاوري فشار هم کم وي له مربعي او مسطيلي مقطعو څخه استفاده کيږي. د دغو مقطعو استعمال په ساحه کې کم ليدل کيږي. اما په ځينو حالاتو کې چې د موادو له مصرف څخه مخنيوی او د تکنالوژي د آسانتيا په خاطر ورڅخه په پټه ای شکل جوړيږي لکه زينه په پورتنی شکلونو کې (a) نوښتني مقطع (b) مربعي مقطع (c) مسطيلي مقطع او (d) پټه ای مقطع ده .

### داستنادی ديوالونو طرح او ډيزاين

په عمومي صورت د استنادی ديوالونو په ډيزاين کې لاندی مرحلې شاملی دی :

1. د عمومي معلوماتو جمع کول :

a. توپوگرافي سروی .

b. فزيکی سروی .

c. د ديوال د ابعادو کنترول .

2. د خاورو د لاندنيو طبقو تحليل:

a. د خاوري د پروفيل رسمول.

b. او د هغو د طبقاتو مشخص کول (Sub Soil Condition).

3. په ديوال باندی د اضافی بار تعينول (Surcharge):

a. د سرک وزن .

b. د موټر وزن .

c. د تعمير يا نور ساختمانونو وزن .

d. زلزله .

4. داستنادی ديوال د امتحانی اندازی ټاکل.

5. د ديوال د نوعیت تعينول.

6. د خاوری د فشار (Earth Pressure) او اضافی فشار (Surcharge Pressure) ټاکنه.

7. د استنادی دیوال ثبات او پایداری تحلیل (Structural Stability).

8. د دیوال د اساس پایداری او دهغه تحلیل (Foundation Stability).

9. د دیوال د ساختمانی عناصرو طرح کول (Design Structural Elements).

10. په پرکاری موادوکی د اوبو د تیریدو لپاره دمجر او و انتخابول (Drainage in back fill).

11. د دیوال د حرکت او کیناستنی پیشبینی کول (Settle and movement of wall).

استنادی دیوالونه نظرد ساحی شرایطو، د ساختمانی موادوشتوالی، د ساحی توپوگرافی ته په کتلوسره په دریو لویو گروپونو بانندی ویشل کیږی :

1. گراویتی (وزنی) استنادی دیوالونه .

2. کانترافورسی استنادی دیوالونه .

3. کنسولی استنادی دیوالونه .

### 1. گراویتی (وزنی) استنادی دیوالونه (Gravity Retaining Wall)

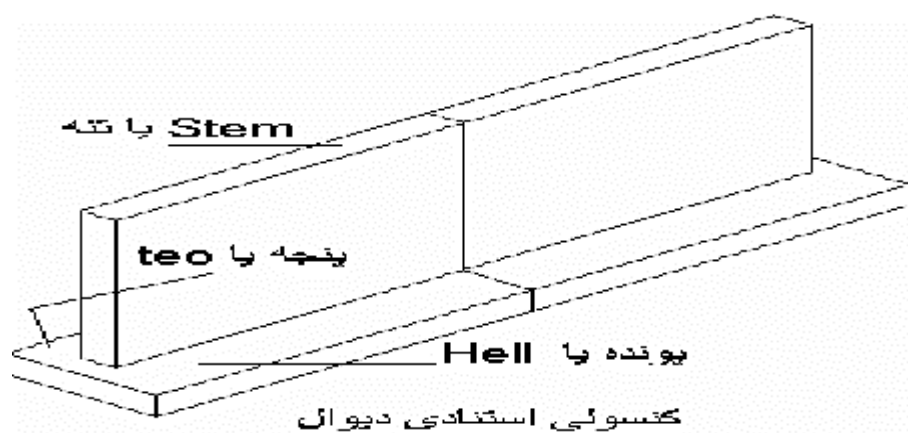
هغه استنادی دیوالونو ته ویل کیږی چی دهغه استواری د بنویدو اوچپه کیدو په وړاندی دهغه خپل وزن له اثره تأمین وی . دا دیوالونه معمولاً له ډبرو او مصالح سره جوړیږی او ډبری باید ناریه ډبری وی چی په اوبوکی نه حل کیږی .



دوزنی استنادی دیوال یوه ژوندی مقطع

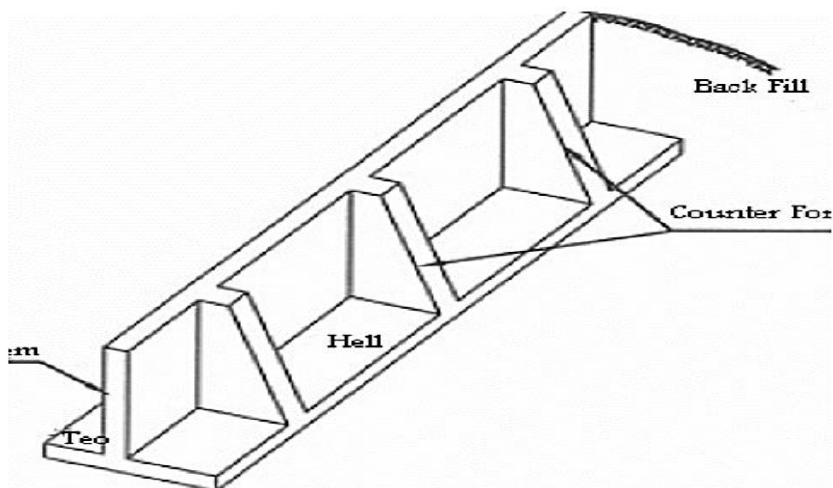
## 2. کنسولی استنادی دیوال (Cantilever Retaining wall):

دا دیوال اکثره وخت داوسپنیزو کانکریټوڅخه جوړیږي او هغه وخت داعمار وړدی چی دبرین استنادی دیوال غیراقتصادی وی . د دی دیوال دجوړولو څخه یوازینی غوښتنه د کانکریټو کم والی دی . اوپه هغه ځای کی جوړیږي چی دساحی ابعاد محدود وی .



## 3. کانترافورسی (پښتی لرونکی) استنادی دیوال (Counterforce or Tie Retaining Wall):

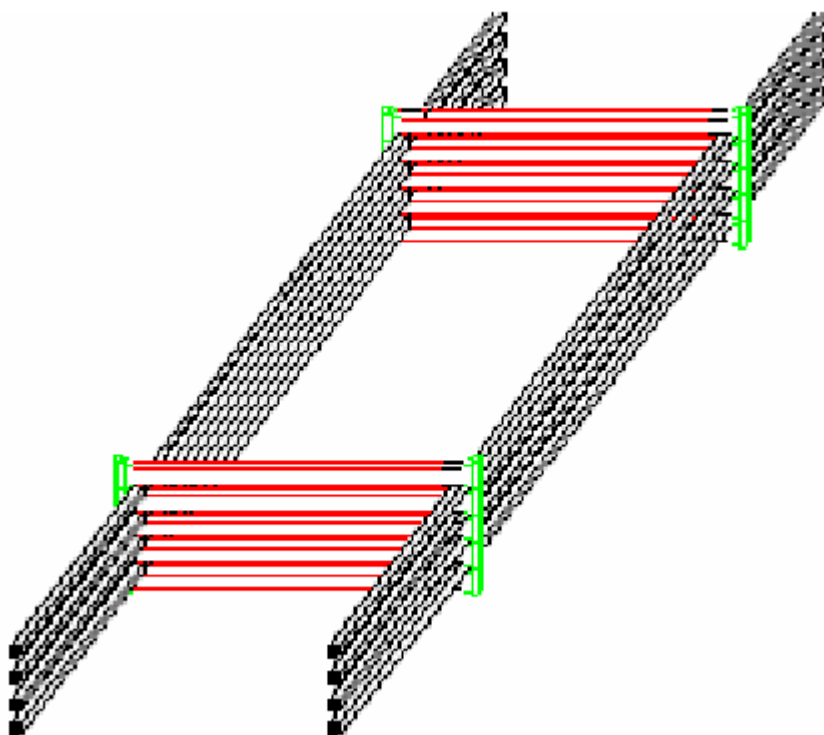
دا دیوالونه په هغه وخت کی اعماریږي چی د کنسولی استنادی دیوال ارتفاع ډیره زیاته شی (حداقل تر 6m پوری ورسیري) نوددی په خاطر چی د دیوال ابعاد زیات نشی کنسولی استنادی دیوال ته پښتی ورکول کیږي .



قبرغه لرونکی استنادی دیوال

### اخوری شکله استنادی دیوالونه:

دا دیوالونه د اخورشکل لری او معمولاً د لرگی، کانکریتی تختو او فلزخه جوړیږی چی وروسته بیا دهغه منځ له خاورو او ډبرو څخه ډکیری. لاندی شکل



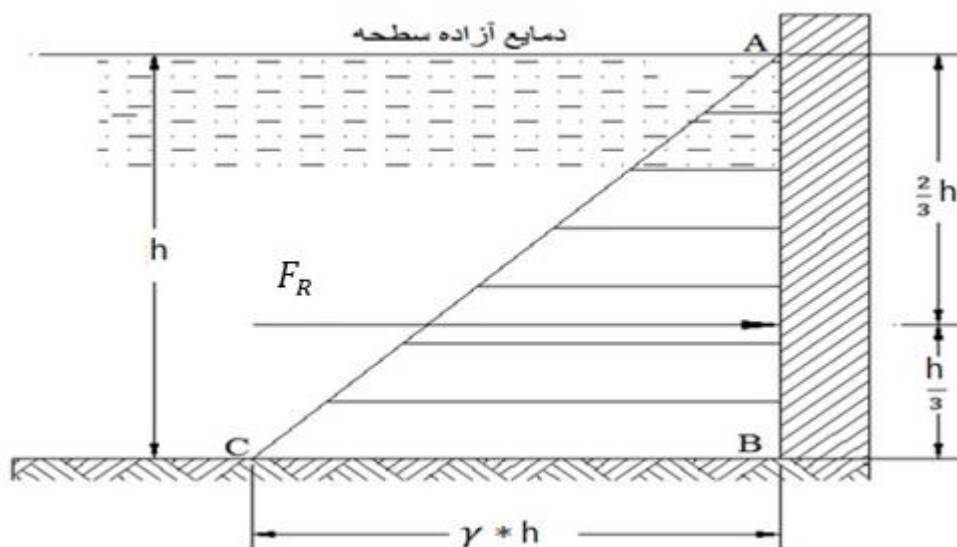
اخوری شکل استنادی دیوال

## د فشار دیاگرامونه (Pressure Diagrams)

د فشار دیاگرام د فشار د شدت د مختلفو حالتونو د تصویر له بنودلو څخه په سطحه باندې عبارت دي. دا دیاگرام د مایع د عمودي فشار او د فشار د مرکز د پیدا کولو لپاره په عمودي سطحه (دیوال اونورو) باندې ډیر گټور او مؤثر دی.

### د هایدروستاتیکي فشار د دیاگرام رسمول

مخکې له دې چې نور تشریحات وکړو لومړی د هایدروستاتیکي فشار د دیاگرام د رسمولو طریقه تر څیرني لاندې نیسو. پوهیږو چې د هایدورو ستاتیکي فشار د شدت رابطه  $I_p = \gamma \cdot h$  د مستقیم خط معادله ده مونږ ویلای شو چې د فشار تغیرات نظر ژوروالی ته د مستقیم خط په واسطه ارائیه کیري د فشار دیاگرام د رسمولو لپاره د شکل په استفاده په لاندې ډول عمل کوو.



د  $A$  په نقطه کې فشار صفر دی ځکه چې ژوروالی صفر ده خو د  $B$  په نقطه کې فشار مساوي کیري په :

$$F_R A = \gamma \cdot 0 = 0$$

$$F_R B = \gamma \cdot h = \gamma h$$



څرنگه چې د  $A$  او  $B$  نقطو ترمنځ د فشار تغیر د مستقیم خط د قانون په اساس دی نو که چیرې د  $B$  له نقطې څخه په معلوم مقیاس سره د  $\gamma \times h$  په اندازه فاصله جدا کړو د  $C$  نقطه په لاس راځي که چیرې  $C$  نقطه د  $A$  سره د مستقیم خط په واسطه وصل کړو نو د هایډروستاتیکي فشار د تغیر دیاگرام نظر عمق ته په لاس راځي.

چه د  $ABC$  مثلث مساحت مونږ ته فشار په واحد متر طول باندي ورکوي.

$$F_R = \gamma \cdot h \frac{h}{2} = \gamma \frac{h^2}{2}$$

او که چیرې مطالعي لاندې سطحې په پراخوالي کې ضرب کړو د هایډروستاتیکي فشار مجموعي قوه په لاس راځي.

$$F_R = \gamma \times \frac{h^2}{2} \times b$$

په خلاصه ډول د هایډروستاتیکي فشار د دیاگرام په رسمولو کې که لاندې نقطې په نظر کې ونیسو نو په ډیره آسانی سره به یې رسم کړو.

- د مایع په آزاده سطحه کې هایډروستاتیکي فشار صفر دی.
  - د فشار تغیر نظر عمق ته د مستقیم خط د قانون په اساس دی.
  - هایډروستاتیکي فشار تل د خپل تاثیر په سطحه (نقطه) باندي عمود عمل کوي.
- په لاندې حالاتو کې د هایډروستاتیکي فشار دیاگرامونه تر مطالعي لاندې نیسو.

1. فشار د یو ډول مایع له اثره په سطحې یوې ځنډې باندي.
2. فشار د یو ډول مایع له اثره چې په بل ډول باندي په یوې ځنډې عمل کوي.
3. فشار د یو ډول مایع له اثره د سطحې په دواړو ځنډه باندي.
4. فشار د یو ډول مایع له اثره د مایلي سطحې یوې ځنډه باندي.
5. فشار د یو ډول مایع له اثره د مایلي سطحې دواړو ځنډه باندي.

## فشار دیو ډول مایع له اثره د سطحې یوې څنډه باندې

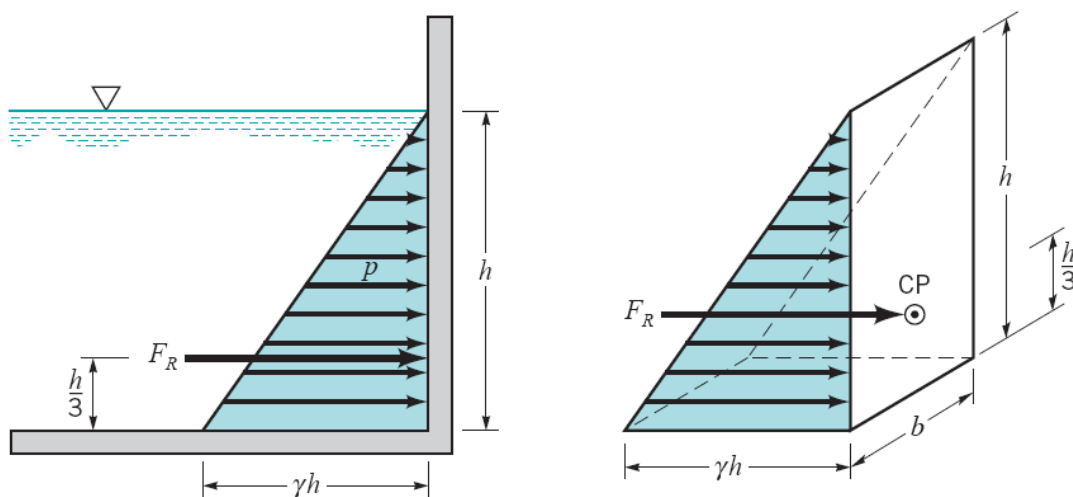
### (Pressure due to one kind of Liquide on one side)

یو عمودی دیوال په نظر کې نیسو چی په یو کنار (اړخ) کې یو ډول مایع عمل کوی.

$h$  - دمایع ارتفاع ده.

$\gamma$  - دمایع حجمی وزن دی.

$F_R$  - مجموعی فشار د دیوال په واحد اوږدوالی کې.



پوهیږو چې د مایع په سطحه کې په دیوال باندې فشار مساوی په صفر دی، او د یو مستقیم خط د قانون په اساس عمل کوی، نوموړی فشار ژوروالی خواته تغیر مومی، او په اساس کې د فشار شدت قیمت  $(\gamma \cdot h)$  دی، چی په دی صورت کې د فشار د یاگرام د مثلث په شکل بنودل کیږي مجموعی فشار د دیوال په واحد اوږدوالی کې مساوی کیږي په.

$$F_R = \frac{1}{2} \gamma \times h \times h = \frac{1}{2} \gamma \times h^2$$

دا فشار د مثلث د ثقل په مرکز عمل کوی چی مایع له سطحی څخه د  $(\frac{2}{3}h)$  په اندازه تیت اود  $(\frac{1}{3}h)$  په اندازه له اساس څخه لوړ واقع دی.

**مثال:** د اوبو یو ټانگ په نظر کی نیسو چی د اوبو ارتفاع په هغه کی  $(h = 1.3m)$  ده. تاسی د اوبو فشار د ټانگ په واحد متر طول کی پیدا کړی؟

حل: ورکړل شوی دی.

د اوبو ژوروالی په ټانگ کی  $(h = 1.3m)$

پوهیږو چی د اوبو فشار په واحد متر ټانگ کی مساوی کیږی په :

$$F_R = \frac{1}{2} \gamma h^2 = \frac{9.81 \times 1.3^2}{2} = 8.29 KN$$

**مثال:** د حوض په یوی څنډه کی د اوبو ژوروالی  $(3.6m)$  دی که چیری د حوض د سطحی پراخوالی  $(10m)$  وی ، تاسی د اوبو فشار د دیوال په طرف باندی پیدا کړی او همدارنگه په دیوال باندی د فشار د عمل نقطه تعیین کړی ؟

حل : ورکړل شوی دی :

داوبو حجمی وزن  $(1000Kg/m^3)$  د اوبو ژوروالی  $(3.6m)$  او د حوض د سطحی پراخوالی  $(10m)$  دی .

پوهیږو چی فشار د حوض د سطحی په واحد اوږدوالی کی مساوی دی په:

$$F_R = \frac{1}{2} \gamma h^2 = \frac{1000 \times (3.6)^2}{2} = 6480 Kg$$

پس مجموعی فشار:  $P = 10 \times 6480 Kg = 64800 Kg$

په دیوال باندی د فشار د عمل نقطه مساوی کیږی په :

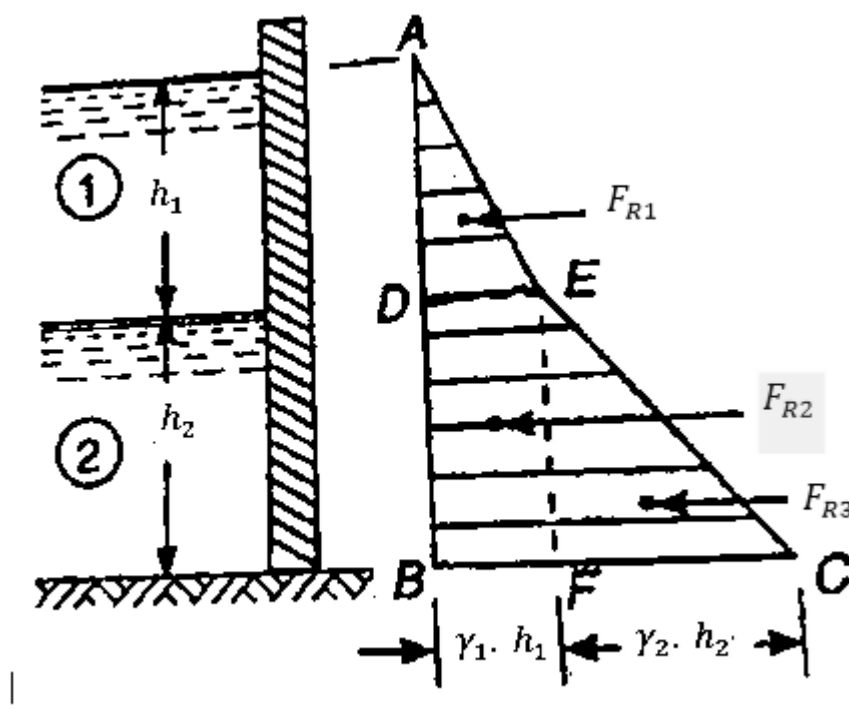
$$C_P = \frac{2}{3} h = \frac{(2 \times 3.6)}{3} = 2.4m$$

## فشار ديو ډول مایع له اثره چي په بل ډول باندي په یوي ځنډي عمل کوي

### (Pressure due to one kind of Liquid over another one side)

يو عمودی دیوال په نظر کی نیسو چی د هغی په یوه ځنډه کی دوه ډوله مایع یو په بل باندي عمل کوی.

دا حالت هغه وخت امکان لری چی دواړو مایع یو د بل سره انحلالیت قابلیت و نه لري.



$h_1$  - د (1) ډول مایع ارتفاع ده.

$\gamma_1$  - د (1) ډول مایع مخصوصه وزن دی.

$h_2$  - د (2) ډول مایع ارتفاع ده.

$\gamma_2$  (2) د ډول مایع مخصوصه وزن دی .

$F_R$  — فشار د دیوال په واحد اوږدوالي باندی.

پوهیږو چی فشار د مایع په سطحه کی مساوی په صفر دی ، او  $h_1$  د تر ژوروالی پوری د مستقیم خط په قانون  $h_1 \cdot \gamma_1$  په اندازه او وروسته تر لاندینی برخی پوری د  $h_2 \cdot \gamma_2 + h_1 \cdot \gamma_1$  په اندازه تزیاید مومی د شکل د لیدو سره پوهیږو چه:

د  $F_{R1}$  فشار د  $(AD)$  په سطحه باندی د (1) مایع له اثره د  $(ADE)$  د مثلث له مساحت څخه عبارت دی :

$$F_{R1} = \frac{\gamma_1 h_1^2}{2}$$

د  $F_R$  — فشار د  $(DE)$  په سطحه باندی عمل کوی ، چی د دوو سرپه سر مایع (1) او (2) له اثر مینځ ته راځی . دا فشار د  $(BCED)$  ذوزنقی له مساحت څخه عبارت دی. د  $(DBFE)$  مستطیل مساحت د سر په سر مایع له اثره مساوی کیږی په :

$$F_{R2} = \gamma_2 \cdot h_2 \cdot h_2$$

اود  $(FCE)$  مثلث مساحت مساوی کیږی په :

$$F_{R3} = \frac{\gamma_3 h_2^2}{2}$$

مجموعی فشار د دری وارو فشارونو د حاصل جمع سره مساوی دی :

$$F_R = F_{R1} + F_{R2} + F_{R3}$$

دمجموعی فشار د عمل خط  $(F_R)$  ،  $(F_{R1})$  ،  $(F_{R2})$  ،  $(F_{R3})$  د فشارونو د مومنټ اخیستلو څخه د  $(A)$  د نقطی څخه لاسته راځی.

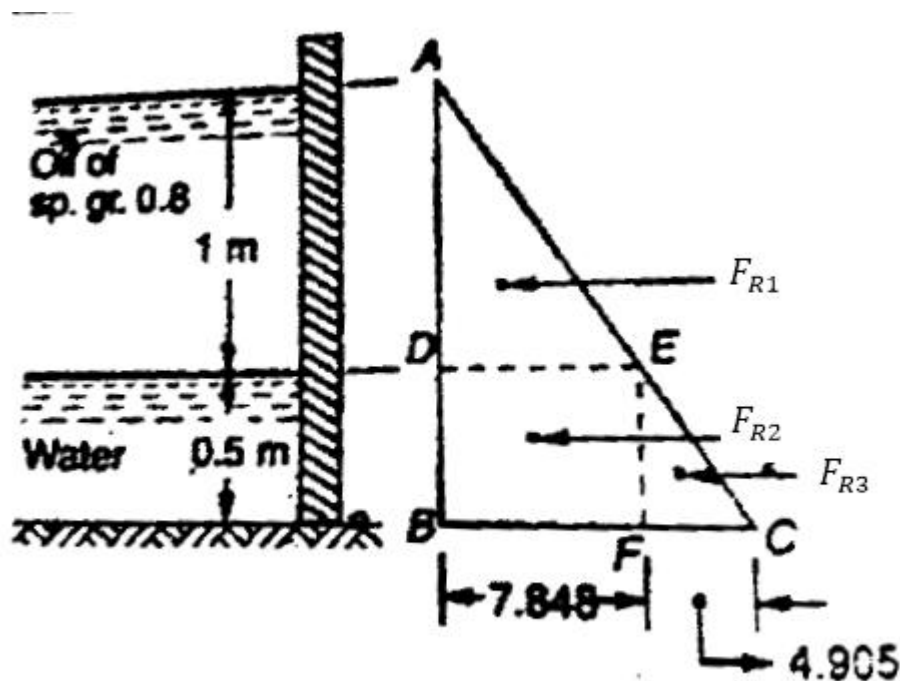
$$M_A = F_R \cdot h = F_{R1} \cdot h_{c1} + F_{R2} \cdot h_{c2} + F_{R3} \cdot h_{c3}$$

**مثال:** یو ټانګ د  $1\text{ m}$  په ارتفاع د غیر مخلوط کیدونکی مایع څخه چی مخصوصه ثقلت یی  $0.8$  دی د اوبو په سر چی د  $0.5$  په ارتفاع موقعیت لری تاسی مصلحه قوه د ټانګ په واحد متر اوږدوالی کی پیدا کړی؟

حل : ورکړل شوی دی :

د اوبو ارتفاع ( $h_1 = 0.5\text{ m}$ ) د مایع مخصوصه ثقلت ( $0.8$ ) او د مایع ارتفاع ( $1\text{ m}$ ) پوهیرو چی د فشار شدت د ( $D$ ) او یا ( $B$ ) په نقطه کی د تیلو له اثره کوم چی مخصوصه ثقلت یی ( $0.8$ ) دی مساوی کیږی په:

$$I_p = DE = BF = \gamma_1 \cdot h_1 = (0.8 \times 9.81) \times 1 = 7.848 \text{ KN/m}^2$$



مجموعی فشار د تیلو له اثره د ( $D$ ) په نقطه کی مساوی کیږی په:

$$F_{R1} = \text{area of } (ADE) \quad F_{R1} = \frac{1}{2} \gamma_1 \cdot h_1 = \frac{1}{2} (7.848 \times 1) = 3.924 \text{ KN}$$

د تیلو له اثره مجموعی فشار د ( $B$ ) په نقطه کی مساوی کیږی په :

$$F_{R2} = \text{area of } (BDEF) \quad F_{R2} = \gamma_2 \cdot h_2 = (7.848 \times 0.5) = 3.924KN$$

همدارنگه داوبو له اثره فشار شدت د (B) په نقطه کی مساوی کیری په:

$$I_p = FC = \gamma_2 \cdot h_2 = 9.81 \times 0.5 = 4.905KN/m^2$$

مجموعی فشار د اوبو له اثره د (B) په نقطه کی مساوی کیری په:

$$F_{R3} = \text{area of } (EFC) \quad F_{R3} = \frac{1}{2} \gamma_3 \cdot h_3 = \frac{1}{2} (4.905 \times 0.5) = 1.226KN$$

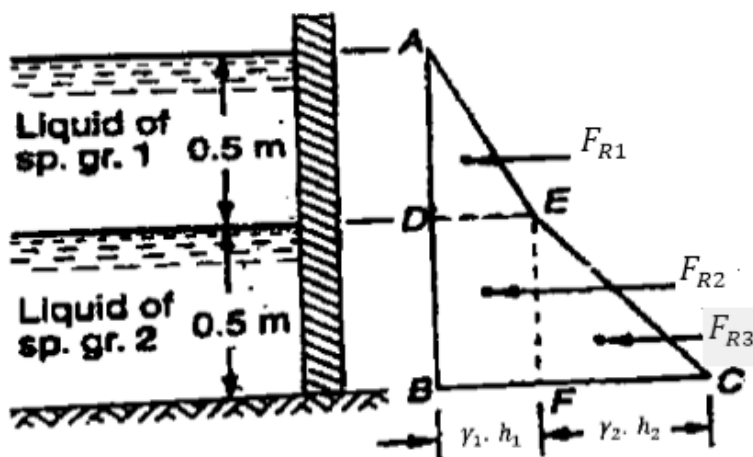
محصله فشار د ټانگ په واحد اوږدالی کی مساوی کیری په :

$$F_R = F_{R1} + F_{R2} + F_{R3} = 3.924 + 3.924 + 1.22 = 9.074KN$$

مثال: د فشار د عمل خط د اود هغه مقدار پیدا کړی کوم چی د ټانگ په یوی څنډه عمل کوی ، او د هغی

عرض (1.5m) او ژوروالی یی (1m) دی. د ټانگ نیمایی برخه د مایع څخه ډکه ده چی مخصوصه

ثقلت (2) یی او پاتی نیمایی د بلی مایع څخه ډکه ده چی مخصوصه ثقلت یی (1) دی ؟



حل: ورکړل شویدی.

د هغی مایع ژوروالی چی مخصوصه ثقلت یی (2) دی ( $h_2 = 0.5m$ ).

هغی مایع ژوروالی چی مخصوصه ثقلت یی (1) دی ( $h_1 = 0.5m$ ).

د فشار دیاگرام د ټانگ په یوه څنډه بنودل شوی دی.

د فشار اندازه (محصله قوه):

فشار د (BF) په قاعده کی د مایع له اثره چی مخصوصه ثقلت یی (1) دی مساوی کیری په:

$$I_p = DE = BF = \gamma_2 \cdot h_2 = (9.81 \times 1) \times 0.5 = 4.905 \text{KN/m}^2$$

مجموعی فشار مساوی کیری په:

$$F_{R1} = \text{area of (ADE)} \quad F_{R1} = \frac{1}{2} \gamma_1 \cdot h_1^2 = \frac{1}{2} (4.905 \times 0.5) \times 1.5 = 1.84 \text{KN}$$

مجموعی فشار د (FB) په قاعده کی د مایع له اثره چی مخصوصه ثقلت یی (2) دی مساوی کیری په:

$$F_{R2} = \text{area of (BDEF)} \quad F_{R2} = \frac{1}{2} \gamma_2 \cdot h_2^2 = \frac{1}{2} (4.905 \times 0.5) = 3.68 \text{KN}$$

همدارنگه فشار د (B) په نقطه کی د مایع له اثره چی مخصوصه ثقلت یی (2) دی مساوی کیری په:

$$I_p = FC = \gamma_2 \cdot h_2 = (9.81 \times 2) \times 0.5 = 9.81 \text{KN/m}^2$$

مجموعی فشار د (B) د په نقطه کی د مایع له اثره چی مخصوصه ثقلت یی (2) دی مساوی کیری په:

$$F_{R3} = \text{area of (EFC)} \quad F_{R3} = \frac{1}{2} \gamma_3 \cdot h_3^2 = \frac{1}{2} (2 \times 9.81 \times 0.5) 1.5 = 3.6 \text{KN}$$

مجموعی فشار مساوی کیری په:

$$F_R = F_{R1} + F_{R2} + F_{R3} = 1.84 + 3.68 + 3.68 = 9.2 \text{KN}$$

د محصلی قوی د عمل خط:

h- د محصله فشار ژوروالی د (A) نقطی څخه:

د ټولو فشارونو مومینت نظر د (A) نقطی ته مساوی کیری په:



$$F_R x h = \left[ F_{R1} x \frac{2 \times 0.5}{3} \right] + \left[ F_{R2} \left( 0.5 + \frac{0.5}{2} \right) \right] + \left[ F_{R3} \left( 0.5 + \frac{2 \times (0.5)}{3} \right) \right]$$

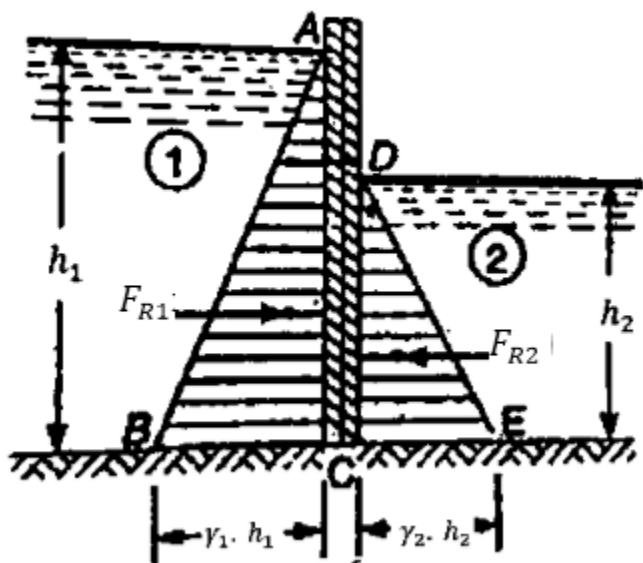
$$9.2 x h = \left( 1.84 x \frac{1}{3} \right) + \left( 3.68 x \frac{3}{4} \right) + \left( 3.68 x \frac{5}{6} \right) = 6.44$$

$$h = \frac{6.44}{9.2} = 0.7m$$

فشار چی د یو ډول مایع له اثره په دوو ځنډو باندی عمل کوی

(Pressure due to Liquids on both side)

یو عمودی دیوال په نظر کی نیسو چی د هغی په دواړه خواو کی یو ډول مایع عمل کوی شکل په څیر.



فرضاً:  $h_1$  - د (1) مایع ارتفاع ،  $h_2$  - د (2) مایع ارتفاع.

$\gamma_1$  د (1) مایع مخصوصه وزن  $\gamma_2$  د (2) مایع مخصوصه وزن.

$P$  - د فشار قوه د دیوال په واحد اوږدوالی کی.

پوهیږو چی د (1) مایع فشار د مایع په سطحه په دیوال باندی مساوی په صفر دی او لاندی

قاعدی خواته د یو مستقیم خط د قانون په اساس تزیاید مومی چی قاعده کی یی مساوی کیږي د ( $\gamma_1 \cdot h_1$ ) سره د (1) مایع مجموعی فشار د دیوال په واحد اوږدوالی کی مساوی ده په :

$$F_{R1} = \text{area of } (ABC) \quad F_{R1} = \frac{1}{2} \gamma_1 \cdot h_1 \cdot h_1 = \frac{1}{2} \gamma_1 \cdot h_1^2$$

همدارنگه د (2) مایع مجموعی فشار د دیوال په واحد اوږدوالی باندی مساوی کیری په:

$$F_{R2} = \text{area of } (DCF) \quad F_{R2} = \frac{1}{2} \gamma_1 \cdot h_1 \cdot h_1 = \frac{1}{2} \gamma_2 \cdot h_2^2$$

محصله فشار د دواړو فشارونو د حاصل تفریق سره مساوی کیری:

$$F_R = F_{R1} - F_{R2} = \frac{1}{2} \gamma_1 \cdot h_1^2 - \frac{1}{2} \gamma_2 \cdot h_2^2$$

څرنگه چی په دی شرایطو کی  $\gamma = \gamma_1 = \gamma_2$  سره دی، پورتنی فورمول په لاندی ډول لیکلی شو:

$$F_R = F_{R1} - F_{R2} = \frac{1}{2} \gamma (h_1^2 - h_2^2)$$

د محصلی فشار د عمل خط د  $(F_{R1})$ ,  $(F_{R2})$ , له مومنت اخیستلو څخه د دیوال د قاعده په نسبت پیداکولی شو.

$$M_A = F_R \cdot h = F_{R1} \cdot h_{c1} - F_{R2} \cdot h_{c2}$$

**مثال:** یوتانگ جلاکونکی دیوال پواسطه چی  $(3m)$  اوږدوالی لری جلا شوی دی په یو طرف کی یی پترول دی، چی مخصوصه ثقلت یی  $(0.78)$  دی، او ژوروالی یی  $(1.8m)$  دی. او په بل طرف کی تیل دی چی مخصوصه ثقلت یی  $(0.88)$  او ژوروالی یی  $(0.9m)$  دی. په دیوال باندی محصله فشار او دهغی موقعیت تعیین کری؟

حل: ورکړل شوی دی:

د تیلو مخصوصه ثقلت  $(0.88)$  د تیلو مخصوصه وزن مساوی کیری په:

$$\gamma_{fuel} = 9.81 \times 0.88 = 8.33 \text{ KN/m}^3$$

د تیلو ژوروالی  $(0.90m)$  دی. د جلا کونکی دیوال اوږوالی  $(L = 3m)$ ، پترولو مخصوصه ثقلت  $(0.78)$  د پترولو مخصوصه وزن مساوی کیری په:

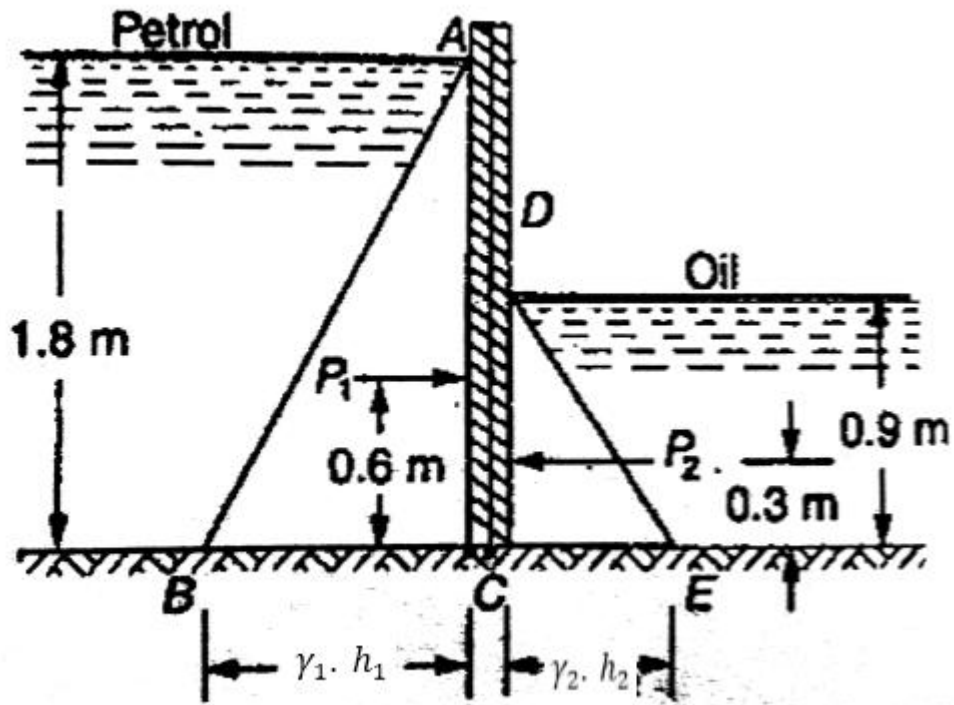
$$\gamma_{Patrol} = 9.81 \times 0.78 = 7.652 \text{ KN/m}^3$$

پترول ژوروالی (1.8m)

محصله فشار په جلا کونکی دیوال باندی :

$F_{R1}$  - فشار د پترولو له اثره.

$F_{R2}$  - فشار د تیلو له اثره.



شکل: فشار یو ډول مایع له اثره چی په دو څنډو باندي عمل کوي.

د پترولو له اثره فشار مساوی کیری په :

$$I_p = BC = \gamma_1 \cdot h_1 = 7.654 \times 1.8 = 13.774 \text{ KN/m}^2$$

$$F_{R1} = \text{area of } (ADE) = \frac{1}{2} \gamma_1 \cdot h_1^2 = \frac{1}{2} (13.774 \times 1.8) \times 3 = 37.2 \text{ KN}$$

همدارنگه د تیلو له اثره فشار په لاندی ډول پیدا کیری:

$$I_p = CE = \gamma_2 \cdot h_2 = 9.81 \times 0.9 = 7.77 \text{KN/m}^2$$

$$F_{R2} = \text{area of } (CDE) = \frac{1}{2} (\gamma_2 \cdot h_2^2) \times 3 = \left( \frac{1}{2} \times 7.77 \times 0.9 \right) \times 3 = 10.5 \text{KN}$$

محصله فشار په لاندی ډول پیدا کیری :

$$P = F_{R1} - F_{R2} = 37.2 - 10.5 = 26.7 \text{KN}$$

$h$  - د فشار د نقطی ژوروالی د (C) له نقطی څخه، د ټولو قوو مومینټ نظر (C) نقطی ته نیسو:

$$M_A = F_R h = F_{R1} \times \left( \frac{h}{3} \right) - F_{R2} \times \left( \frac{h}{3} \right)$$

$$26.7h (37.19 \times 0.6) - (10.49 \times 0.3) = 19.167$$

$$h = \frac{19.167}{26.7} = 0.718 = 0.72 \text{m}$$

### کله چې د مایلی سطحی یوې خوا ته مایع وجود ولري.

د شکل مطابق یو مایل دیوال چې یو طرف ته یې مایع وجود لري په نظر کې نیسو د گراف د رسمولو طریقہ د پخوا په شان ده یعنی:

د (A) په نقطه کې فشار

$$F_{RA} = 0$$

د (B) په نقطه کې فشار

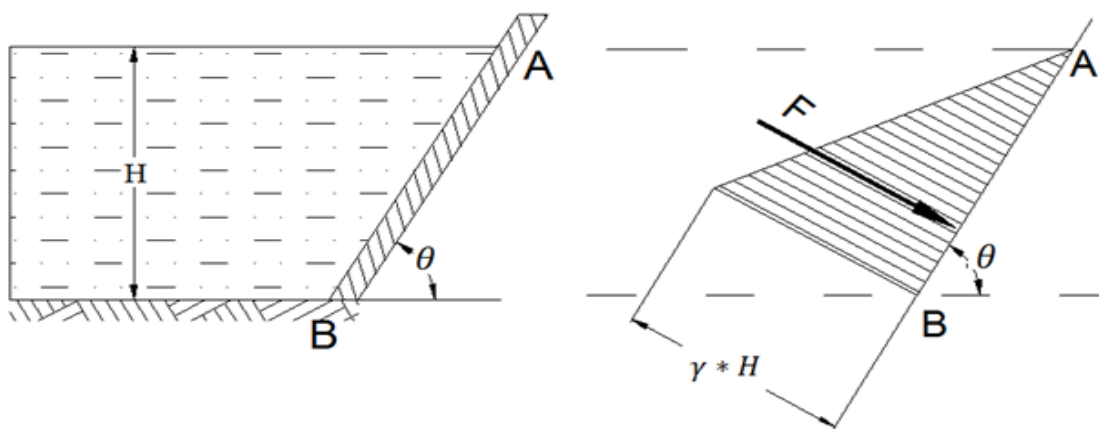
$$F_{RB} = \gamma * H$$

فشار مساوی کیری د د دیاگرام مساحت څخه

$$A = \frac{1}{2\sin\theta} \times \gamma \times H^2$$

مجموعی فشار د عرض د ضربولوی مساوی کیری

$$F_R = \frac{1}{2\sin\theta} \times \gamma \times H^2 \times b$$



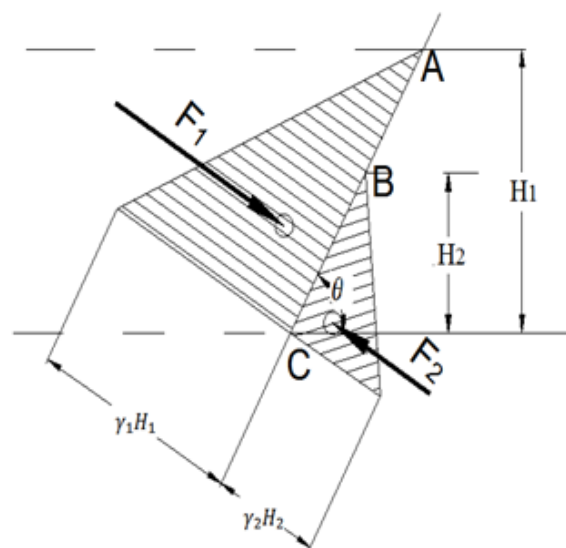
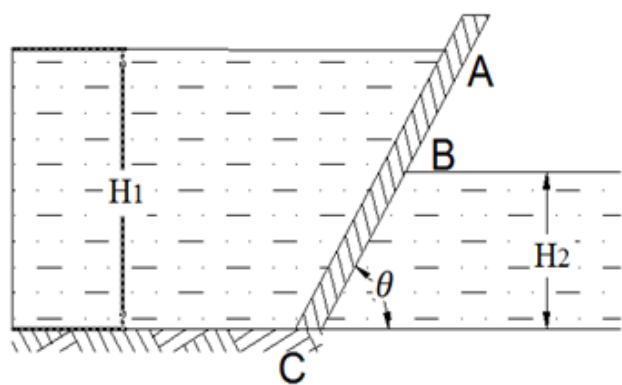
### کله چي د مایلي سطحی دواړو خواوو ته مایع موجوده وي.

په راتلونکي شکل کې یو داسې دیوال په نظر کې نیسو چې دواړو طرفونو ته یې مایع وجود لري. د گراف ترسیم یې د نورو حالاتو سره کوم فرق نه لري.

$$F_{R1} = \frac{1}{2\sin\theta} \gamma_1 \times H_1^2 \times b$$

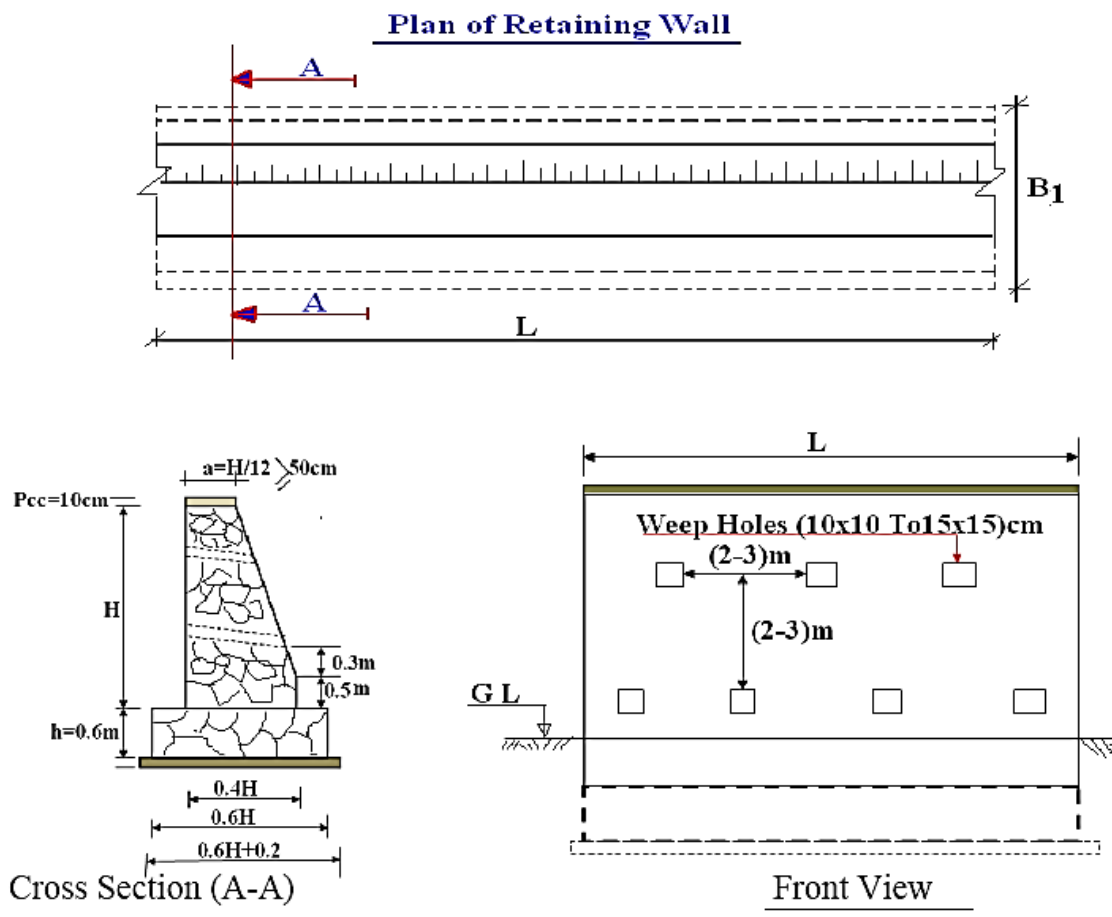
$$F_{R2} = \frac{1}{2\sin\theta} \gamma_2 \times H_2^2 \times b$$

$$F_R = F_{R1} - F_{R2}$$



### په تقریبي ډول د استنادي دیوالونو ډیزاین

کله چې یو انجنیر د یوې ساحې سره یو کوي او هلته یو استنادی دیوال ته ضرورت وی، نو دهغه اندازی له لاندې طریقې څخه هم لاس ته راوړی شي.



### په استنادي دیوالونو کې سوري پرېښودل

دا سوري په دي خاطر په استنادي دیوالونو کې پرېښودل کېږي چې د دیوال شاته د خاورو رطوبت راووزي او خاوره دایم وچه وي. خاوره که د باران په وخت کې اوبه جذب کړي هغه اوبه هم لدې سوريو څخه راووزي. د دغه سوريو اندازه  $(10 \times 10)$ - $(15 \times 15)$ cm په حدودو کې وي. دا سوري د دیوال بهیر طرفته یو میلان هم لري تر څو اوبه کاملاً خارجي شي.

د دې سوريو لپاره کله کله پلاستيکي پايپونه هم استعماليزي چي د دې پايپونو قطر د 2-3)inch (څخه کم نه وي

### استنادي ديوالونو ته درزونه ورکول

په استنادي ديوالونو کې درزونه د دې لپاره ورکول کېږي چې که چيرې د استنادي ديوال يوه برخه کيښيني نو تنها هماغه برخه تخریبېږي او نور ديوال ته کومه ستونزه نه وي. که چيرې د اساس خاوره ضعيفه وي نو په هرو 6m کې يو درز ورکول کېږي. چې د درز اندازه (3-5cm) ده او هغه بايد د قير او يا له مخصوصو رابرونو څخه ډک شي. او کله چې اساس محکم وي نو بيا دا درزونه په (9-12)m کې ورکول کېږي اما درز بايد له تهداب څخه شروع شي.

### دوزنی (گراویتی) استنادی ديوال ډيزاين (Design of Gravity Retaining Wall)

د دې ديوالونو د تهداب ژوروالی د لاندې شرايطوپه اساس تعينېږی :

- دزراعتی قشرپه حالت کی د دی ديوال د تهداب ژوروالی باید د 60cm نه کم نه وی .
- د ساحی یخ نیوونکی ژوروالی (Freezing Depth) نظر هری ساحی ته فرق کوی او باید په نظرکی ونيول شی .
- په زلزله خیزو منطقوی ددی ډول ديوالونودتهدابونو ژوروالی باید د (1-2)m نه کم نه وی .
- د تهداب ژوروالی د رنکين د فورمول په مرسته تعينېږی :

$$D = H = \frac{P_0}{\gamma} \left( \frac{1 - \sin \varphi}{1 + \sin \varphi} \right)^2$$

په پورته رابطه کی :

$D=H$  - دتهداب ژوروالی.

$P_0$ -دتهداب دلاندی خاوری دبرداشت قابليت (Bearing Capacity) په  $\left( \frac{N}{m^2} \frac{kN}{m^2} \frac{kg}{m^2} \right)$

$\gamma$ -دتهداب دلاندی خاوری حجمی وزن  $\left( \frac{N}{m^3} \frac{kN}{m^3} \frac{kg}{m^3} \right)$

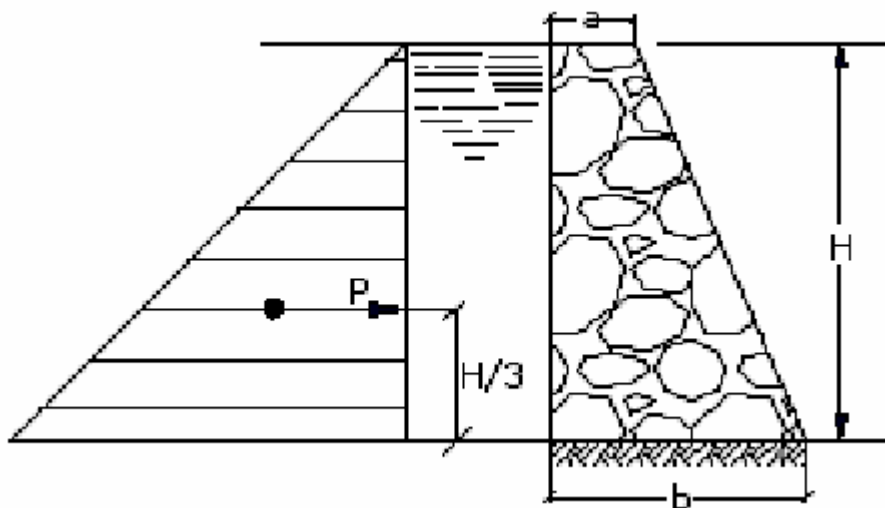


$\varphi$  - د تهاداب لاندی خاوری د اصطحکاک داخلی زاویه په (°) درجه.

- په سیندکی د تهاداب ژوروالی دهغه د ژوری نقطی (منخونکی ژوروالی) له مخی باید تعیین شی .

دنوموری استنادی دیوالونومحاسبه نظرد ساحی جوربنت ، د ساحی شرایطو او دساختمانی موادوشته والی ته فرق لری اونظرلاندی حالاتوته په لاندی ډول محاسبه کیری :

1. **لمری حالت:** که چیری داستنادی دیوال شاته یوازی اوبه واقع وی نو د اوبه فشارپه استنادی دیوال باندی دلاندی رابطی له مخی په لاس راوړل کیری:



$$P = \frac{\gamma_w * H^2}{2} \dots\dots (2)$$

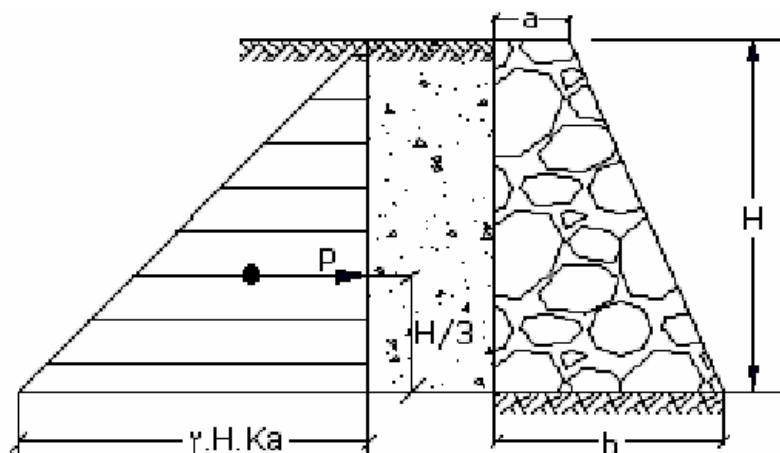
په دوهمه رابطہ کی :

P- داوبوفشارپه استنادی دیوال.

H- داوبوارتفاع.

$\gamma_w$ -داوبوحجمی وزن .

**دوهم حالت :** که چیری داستنادی دیوال شاته یوازی خاوره وی . نوپه استنادی دیوال باندی بی فشاردلاندی رابطی په اساس لاسته راخی :



$$P = \frac{\gamma_s * H^2}{2} (ka) = \frac{\gamma_s * H^2}{2} \left( \frac{1 - \sin \phi}{1 + \sin \phi} \right) \dots \dots (3)$$

په دریمه رابطه کی :

$P$  - د خاوری فشار په استنادی دیوال .

$H$  - داستنادی شاته د خاوری ارتفاع .

$\gamma_s$  : د خاوری حجمی وزن .

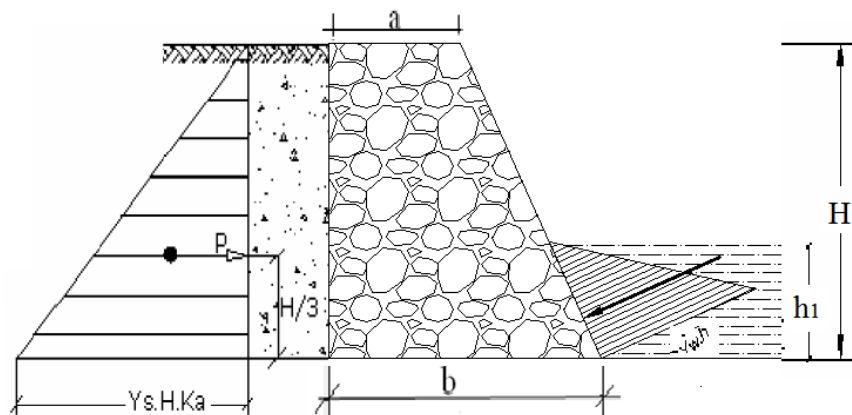
$\phi$  - د خاوری داخلی اصطحاک زاویه .

دریم حالت : که چیری داستنادی دیوال په مخکنی برخه کی اوبه اوپه شاتنی برخه کی خاوره وجود ولری .

$$P_1 = \frac{\gamma_w * H_w^2}{2} \dots \dots (3)$$

$$P_2 = \frac{\gamma_s * H_s^2}{2} (ka) = \frac{\gamma_s * H_s^2}{2} \left( \frac{1 - \sin \phi}{1 + \sin \phi} \right) \dots \dots (4)$$

$$P = P_1 - P_2 \dots \dots (5)$$



په پورته رابطوکی :

$P_1$  - داوبو فشار په دیوال.

$P_2$  - دخاوری فشار په دیوال.

$H_w$  - داوبو ارتفاع (Height of Water)

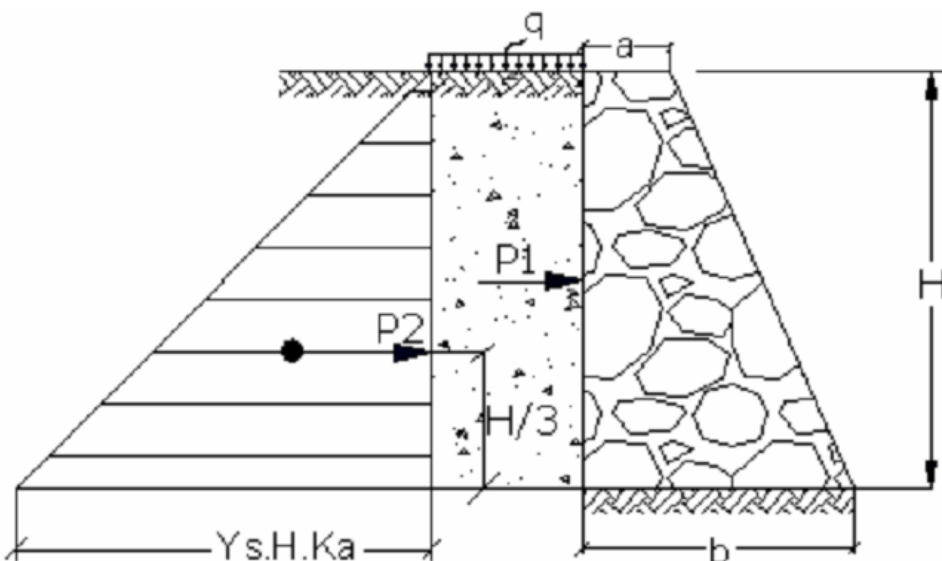
$H_s$  - دخاوری ارتفاع (Height of Soil)

درابطونوری اجزای مخکی تشریح شوی دی .

**څلورم حالت :** که چیری داستنادی دیوال شاته په عین وخت کی خاوره او اضافی بار عمل وکړی (دا قسم استنادی دیوالونه دسړکونوپه څنډوکی جوړیږی )

$$P_1 = q * H_1 * k_a = q * H_1 * \left( \frac{1 - \sin \varphi}{1 + \sin \varphi} \right) \dots \dots (6)$$

$$P_2 = \frac{\gamma_s * h_s^2}{2} (k_a) = \frac{\gamma_s * h_s^2}{2} \left( \frac{1 - \sin \varphi}{1 + \sin \varphi} \right) \dots \dots (7)$$



په شپږمه رابطه کی :

$P_1$  - داضافی بارمجموعی فشار.

$q$ . داضافی بارپه دیوال باندی .

په نوموړی دیوال باندی ااضافی بار  $P_1$  د ارتفاع په نیمایی عمل کوی . او  $h_s = H_w$  نظر شکل ته .

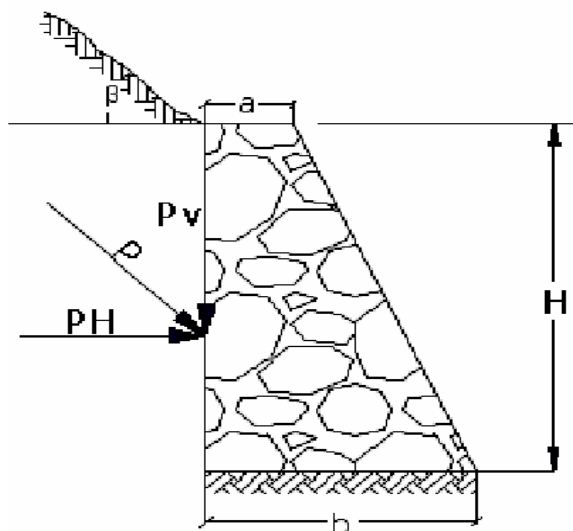
**پنځم حالت :** کله چی په استنادی دیوال خاوره په یوه زاویه عمل وکړی :

$$P_H = P * \cos \beta \dots (a)$$

$$P_V = P * \sin \beta \dots (b)$$

$$K_{a1} = \cos \beta \left( \frac{\cos \beta - \sqrt{\cos^2 \beta - \cos^2 \varphi}}{\cos \beta + \sqrt{\cos^2 \beta - \cos^2 \varphi}} \right) \dots (d)$$

$$P_1 = \frac{\gamma_s \cdot H^2 s}{2} \cos \beta \left( \frac{\cos \beta - \sqrt{\cos^2 \beta - \cos^2 \varphi}}{\cos \beta + \sqrt{\cos^2 \beta - \cos^2 \varphi}} \right) \dots (8)$$



په اتمه رابطه کی :

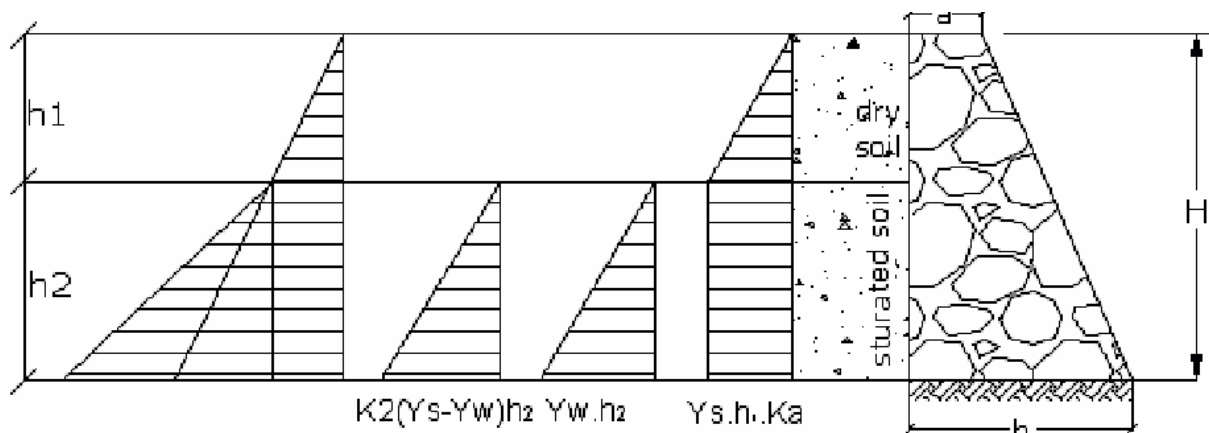
$P_v$  - عمودی مرکبه.

$P_H$  - افقی مرکبه.

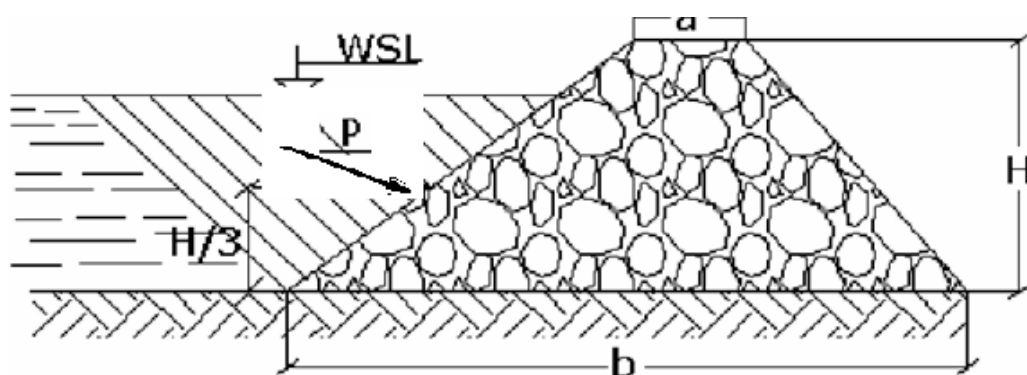
$\phi$  - خاوری داصطحکاک داخلی زاویه .

$\beta$  - دسرچارچ زاویه یا هغه زاویه چی خاوره یی د دیوال سره په افقی سطحی باندی جوړوی

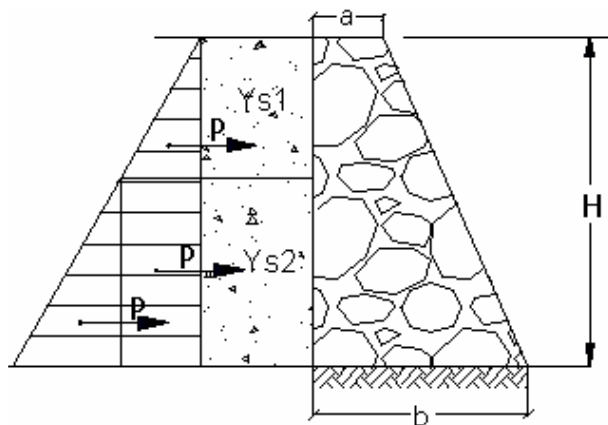
شیرم حالت : کله چی داستنادی دیوال شاته دوه ډوله خاوره (وچه اولمده) واقع شی .



اووم حالت : کله چی استنادی دیوال دخاورین بندپه شکل وی اوشاته پی یوازی اوبه واقع وی .



اتم حالت : کله چی داستنادی دیوال شاته مختلفی خاوری قرار ولری :



## داستنادی دیوال آزموینه :

استنادی دیوال دلاندى حالتونولپاره امتحان کیری :

- 1) د بنویدنی په وړاندی (Check against sliding).
- 2) د چپه کیدلوپه وړاندی (Check against over turning).
- 3) د کشش په وړاندی (Check against tension).
- 4) د کیناستلو(نشت) په وړاندی (Check against settlement).

اول : د بنویدوپه وړاندی داستنادی دیوال آزمویل :

استنادی دیوال هغه وخت د بنویدو په وړاندی مقاومت لری چی :

$$P_{Hor} < \mu * W$$

په پورته رابطه کی :

$P_{Hor}$  - د دیوال دچپه کوونکو قوو مجموعه .

$\mu$  - د دیوال او اساس ترمنخ داصطحکاک ضریب .

$W$  - دهغو قوو مجموعه چی ددیوال دپایداری سبب کیری.

دوهم : د چپه کیدلوپه وړاندی د استنادی دیوال آزمویل :

دیوال هغه وخت دچپه کیدوپه وړاندی مقاوم دی چی دچپه کوونکو قوو مومنتونه دنیوونکو قوو د مومنتونوڅخه کوچنی شی یعنی :

$$\sum M_{over turning} < \sum M_{gravity}$$

په پورته رابطه کی :

$\sum M_{gravity}$  - دتولو هغو مومنتونو مجموعه دی چی ددیوال دپایدار ساتلو سبب کیری.

$\sum M_{over turning}$  - دتولو هغو مومنتونو مجموعه دی چی ددیوال دچپه کیدو سبب کیری .

دریم : د کشش په وړاندی د استنادی دیوال آزمویل :

د کشش په وړاندی هغه دیوال مقاوم دی چی د ټولو قوو محوری قوه (محصله قوه) د دیوال په دریمه برخه کی قرار ولری یعنی :

$$J = \frac{P_{Hor}}{3 * W}$$

$P_{Hor}$  - د دیوال دچپه کونکو قوو مجموعه .

په پورته رابطه کی  $W$  د عمودی قوو مجموعه دی.

**څلورم : د کیناستلو په وړاندی د استنادی دیوال آزمویل :**

د کیناستلو په وړاندی هغه وخت استنادی دیوال مقاوم دی چی د دیوال د قاعدی تشنجات د هغه د اساس دخاوری د تحمل له قابلیت څخه کم شی یعنی :

$$\delta_{max} = \frac{\sum W}{b} \left(1 + \frac{6e}{b}\right) < B_{Bcs}$$

په پورته رابطه کی :

$B_{Bcs}$  - داساس خاوری د تحمل قابلیت دی چی د ساحی له مخی تعیینیری .

$\sum W$  - دټولو عمودی قوو مجموعه دی .

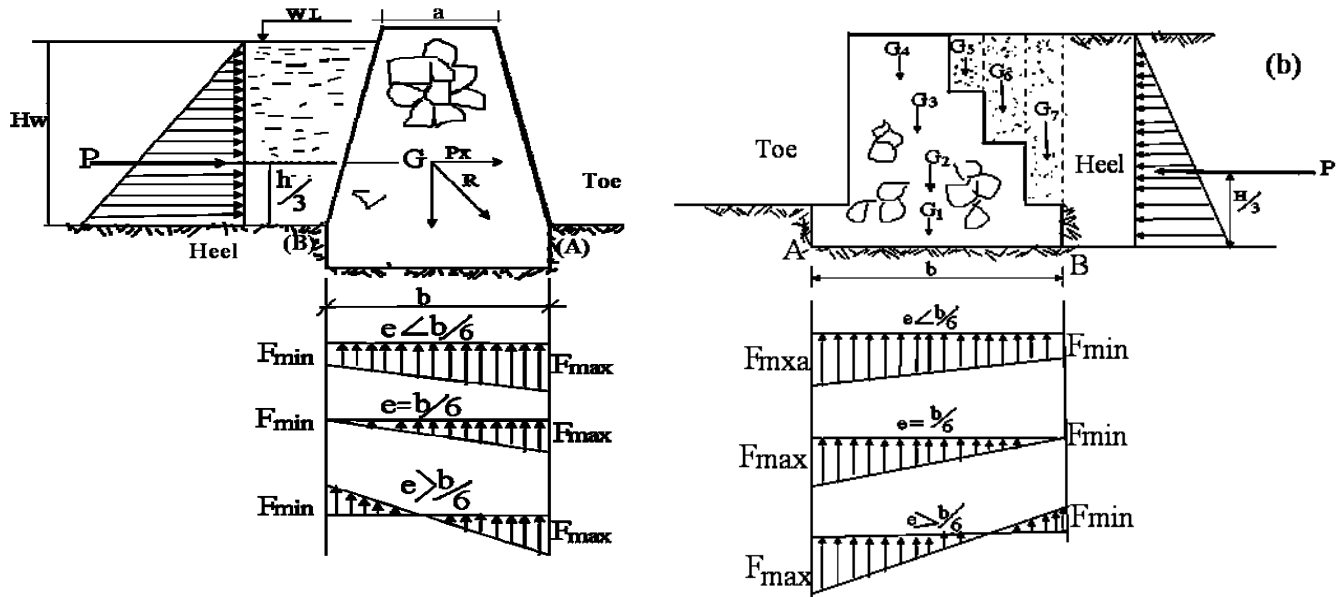
$e$  - ددیوال په اساس کی د قوو د عن المرکزیت فاصله دی چی په راتلونکو مثالونوکی په بنسکاره ډول څرگنده شویدی .

$b$  - د دیوال د قاعدی عرض دی .



## په چپه کیدو کې د استنادي دیوال استواري

د دغه مسلي د حل لپاره لاندې دوه شکلونه په نظر کې نیسو.



د شکلونو په نظر کې نیولو سره د هر ساختمان د چپه کیدو حالت د محصله قوې د امتداد تابع دی که چیرې محصله قوه د دیوال د قاعدې څخه بهر عمل وکړي نو دیوال چپه کیږي.

او که چیرې محصله قوه د دیوال قاعده قطع کړي نو د دیوال استواري په لاندې ډول پیدا کیږي.

$$\text{ضریب استواري} = \frac{\sum \text{ساتونکي ځای په مومنتونه}}{\sum \text{کونوکی چپه مومنتونه}}$$

$$F.S = \frac{\sum \text{Righting Moment}}{\sum \text{Overturning Momen}} \quad (**)$$

په پاس رابطه کې  $F.S$  د استواري ضریب دی چې قیمت یې باید د 1.5 څخه کم نه وي.

په نورمالو شرایطو کې تشنجات په لاندې رابطه پیدا کیږي.

$$F_{min}^{max} = \frac{w}{b} = \left(1 \pm \frac{6 \times e}{b}\right) \quad (***)$$

په دې رابطه کې مثبت علامه د دیوال د قاعدې په مخکینۍ برخه (Toe) کې د تشنجاتو د پیدا کولو لپاره پکارېږي. (په شکل کې B نقطه) او منفي علامه د قاعدې په وروستۍ برخه (Heel) کې د تشنجاتو د پیدا کولو لپاره کارېږي. (په شکل کې A نقطه)

د  $\frac{b}{6}$  نسبت لپاره لاندې حالتونه موجود دي.

$$1. \text{ کله چه } e \leq \frac{b}{6} \text{ څخه وی}$$

په دغه حالت کې له (\*\*\*) فورمول په واسطه اندازه د تشنجاتو په (Toe) او (Heel) کې پیدا کولو مطابق د (a) او (b) د شکل

$$2. \text{ کله چه } e = \frac{b}{6} \text{ څخه وی : په دغه حالت کې (***) فورمول لاندی شکل غوره کوي}$$

$$F_{max} = \frac{w}{b} \left(1 + \frac{6 \times e}{b}\right) = \frac{w}{b} \left(1 + \frac{6}{b} \times \frac{b}{6}\right) = \frac{2w}{b} \dots\dots 1$$

$$F_{min} = \frac{w}{b} \left(1 + \frac{6 \times e}{b}\right) = \frac{w}{b} \left(1 - \frac{6}{b} \times \frac{b}{6}\right) = \frac{w}{b} (1 - 1) = 0 \dots\dots 2$$

له پورتنیو دوو رابطو یعنی 1 او 2 څخه دا معلوم شوه چی کله د عن مرکزیت فاصله یعنی  $e$  له  $\frac{b}{6}$  سره مساوی شی نو په دغه حالت کې تشنجات په TEO اعظمی قیمت لری او په Heel کی مساوی له صفر سره ده لکه د پورتنی شکلونو کی.

$$3. \text{ کله چه } e < \frac{b}{6} \text{ څخه وی:}$$

په دغه حالت کې تشنجات د TOE په نقطه کې مثبت قیمت اخلی لکه د (a) په شکل کې د B نقطه او د b په شکل کې ده (A) نقطه مگر د Heel په نقطه کې بر عکس یعنی تشنجات منفي قیمت لري لکه د (a) په شکل کې د (A) نقطه او د (b) په شکل کې ده (B) نقطه ده.

**مثال:** یو دبرین دیوال چی ارتفاع  $H=8m$  ده او پورتنی عرض پی  $a=0.6m$  لاندی عرض پی  $b=3.5m$  د د خاوری حجمی وزن  $\gamma = 18 = kN/m^3$  خاوری د داخلی اصطحاکاک زاویه  $\phi = 30^\circ$  د موادو وزنی حجم چی له هغه څخه په دیوال کې استفاده

شوی ده پیزاین کری؟

$$\gamma_w = 22 \text{ kN/m}^3$$

ورکړشوی ارقام

د تهداب د خاوري مقاومت  $P_0 = 100 \text{ kN/M}^2$

د خاوري وزني حجم  $\gamma_s = 18 \text{ kN/M}^3$

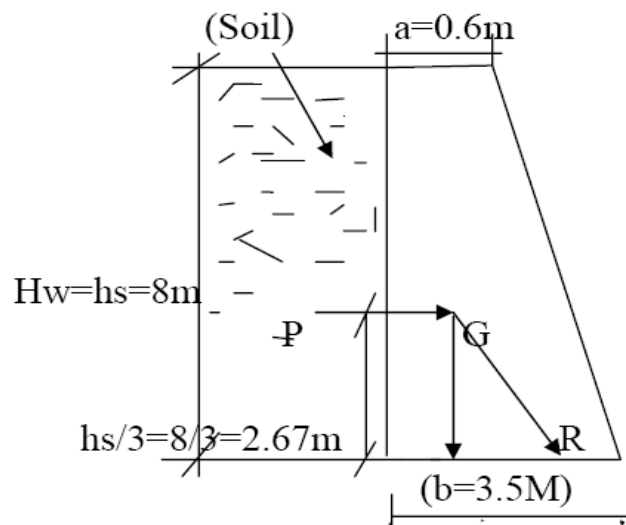
د دېوال د موادو وزني حجم  $\gamma_w = 22 \text{ kN/M}^3$

د خاوري د اځپلي اصطحکا ک زاويه  $\varphi = 30^\circ$

د دېوال پورتنی عرض  $a = 0.6 \text{ m}$

د دېوال کشتني عرض  $b = 3.5 \text{ m}$

د دېوال او خاوري ارتفاع  $H_w = h_s = 8 \text{ m}$



**حل:** لمړی د دېوال د تهداب عمق يا ژوروالی پيدا کوو.

نظر د رنکين فرمول ته لرو چی

$$D = H = \frac{P_0}{\gamma_s} (Ka^2) = \frac{P_0}{\gamma_s} \left( \frac{1 - \sin \varphi}{1 + \sin \varphi} \right)^2 \quad \dots \dots \dots (1)$$

$$D = H = \frac{100 \text{ kN/M}^2}{18 \text{ kN/M}^3} \left( \frac{1 - \sin 30^\circ}{1 + \sin 30^\circ} \right)^2 = 5.56 (0.33)^2 = 0.6 \text{ m} = 60 \text{ cm}$$

په پورتنی رابطه کی  $H$  یا  $D$  د تهداب ژوروالی، ( $P_0$ ) د تهداب د خاوری د قابلیت برداشت، ( $\gamma_s$ ) د خاوری وزنی حجم د تهداب، ( $\varphi$ ) د خاوری د اصطحکا ک داخلی زاويه په درجه .

2: د خاوری فشار د دېوال په  $lm$  طول باندی پيدا کوو.

$$P = \frac{\gamma_s \cdot H_s^2}{2} (Ka) = \frac{\gamma_s \cdot H_s^2}{2} \left( \frac{1 - \sin \varphi}{1 + \sin \varphi} \right) = \frac{18 \text{ kN/M}^3 \cdot (8 \text{ m})^2}{2} \left( \frac{1 - \sin 30^\circ}{1 + \sin 30^\circ} \right) = 192 \text{ kN/M} \quad \dots \dots \dots (2)$$

په دوهمه رابطه کی  $\gamma_s$  د خاوری وزني حجم  $h_s$  د خاوری ارتفاع،  $\varphi$  د خاوری د اصطحکا ک زاويه ده  
3: د دېوال وزن د یو متر طول لپاره پيدا کوو.

$$W_w = \left( \frac{a+b}{2} \right) \cdot h_w \cdot \gamma_w \quad \dots \dots \dots (3)$$

$$W_w = \left(\frac{a+b}{2}\right) \cdot h_w \cdot \gamma_w = \left(\frac{0.6m+3.5m}{2}\right) \cdot 8m \cdot 22KN/M^3 = 360.8 KN/M$$

پہ پورتنی رابطہ کی a پورتنی عرض، b کبنتی عرض، h<sub>w</sub> دیوال ارتفاع او γ<sub>w</sub> دیوال د مواد وزنی حجم.  
4: دیوال د عرضی مقطع د ثقل د مرکز کور دینات د x پہ محور کی پہ لاندی دول پیدا کوو.

$$x^- = \frac{a^2 + ab + b^2}{3(a+b)} \dots \dots \dots (3)$$

$$x^- = \frac{a^2 + ab + b^2}{3(a+b)} = x^- = \frac{0.6^2m + (0.6m \cdot 3.5m) + 3.5^2m}{3(0.6m + 3.5m)} = \frac{14.71m}{12.3m} = 1.2m$$

5: دیوال پہ لاندی قاعدہ کی د محصلی قوی فاصلہ پیدا کوو (x<sub>1</sub>)

$$W_{x_1} = P \frac{h_s}{3 \cdot w} \rightarrow x_1 = \frac{P \cdot h}{3 \cdot w} \dots \dots \dots (4)$$

$$x_1 = \frac{P \cdot h_s}{3 \cdot w} = \frac{192KN/M \cdot 8m}{3 \cdot 360.8KN/M} = \frac{1536}{1082.4} = 1.42m$$

پہ پورتنی رابطہ کی x<sub>1</sub> د محصلی قوی فاصلہ، p مجموعہ د خاوری فشار w دیوال وزن، h<sub>s</sub> د خاوری ارتفاع  
دہ

عین المرکزیت مساوی دی له .....  
.....

$$e = (x^- + x_1) - \frac{b}{2} \dots \dots \dots (5)$$

$$e = (x^- + x_1) - \frac{b}{2} = (1.2m + 1.42m) - \frac{3.5m}{2} = 2.62m - 1.75m = 0.87m \rightarrow$$

$$\rightarrow e = 0.87m$$

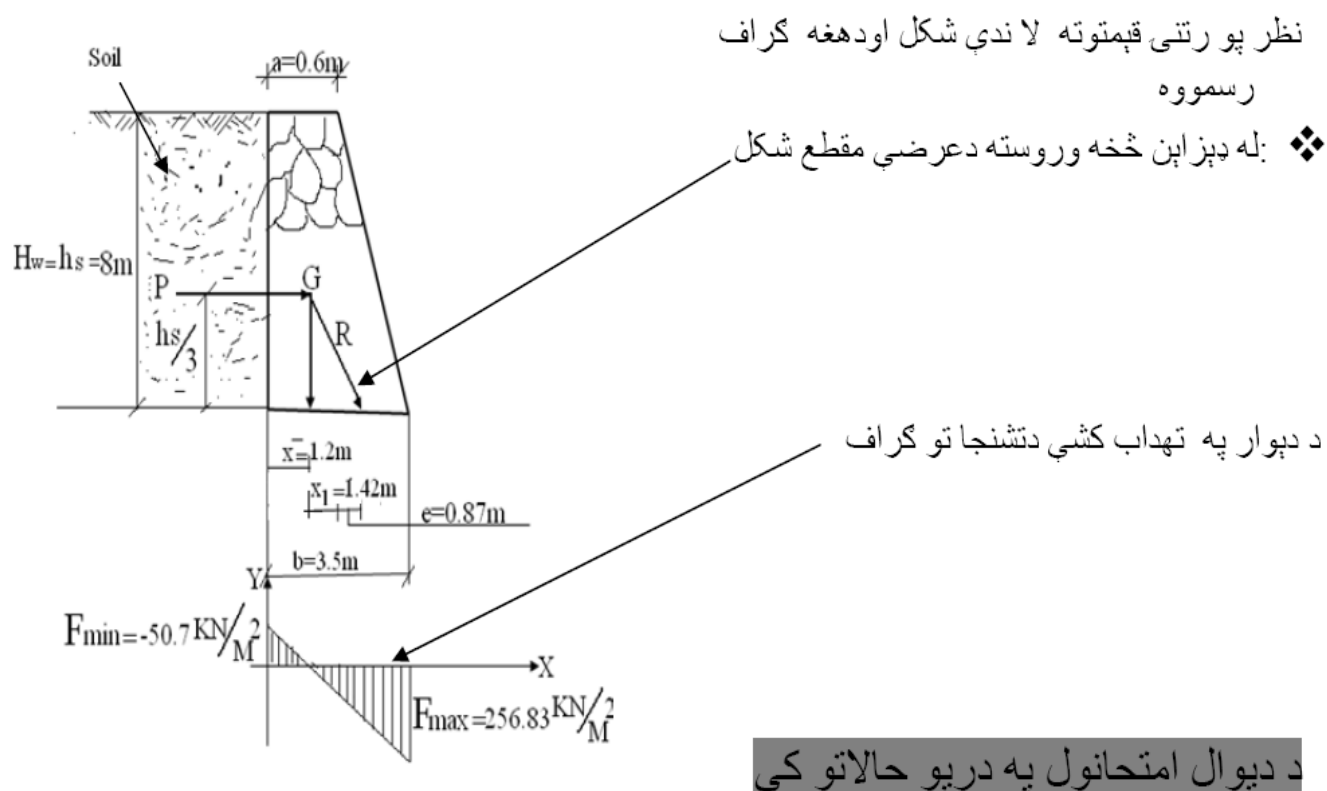
پہ پورتنی رابطہ کی x<sup>-</sup> دیوال د ثقل مرکز x<sub>1</sub> د محصلی قوی فاصلہ، b د قاعدی عرض.  
6: دیوال پہ لاندی قاعدہ (تهداب) کی تشنجات پیدا کوو (فشار)

$$F_{min}^{max} = \frac{w_w}{b} \left(1 \pm \frac{6 \cdot e}{b}\right) \dots \dots \dots (6)$$

$$F_{Max} = \frac{w_w}{b} \left(1 + \frac{6 \cdot e}{b}\right) = \frac{360.8KN/M}{3.5M} \left(1 + \frac{6 \times 0.87M}{3.5M}\right) = 256.83KN/M^2$$

$$F_{Min} = \frac{w_w}{b} \left(1 - \frac{6 \cdot e}{b}\right) = \frac{360.8KN/M}{3.5M} \left(1 - \frac{6 \times 0.87M}{3.5M}\right) = -50.7KN/M^2$$

پہ پورتنی رابطہ کی F<sub>max</sub> اعظمی تشنجات، F<sub>min</sub> اصغری تشنجات، w دیوال وزن، b د لاندی قاعدی  
عرض، e د عین المرکزیت فاصلہ دہ.



1. د چپه کیدو په مقابل کی .

$$P \frac{h_s}{3} < Ww \cdot x^- \Rightarrow 192 \frac{8}{3} < 360.8 \cdot 1.2 \Rightarrow 512 > 433$$

په پورتنی رابطه کی  $p$  د خاوری فشار،  $h_s$  د دیوال شاته د خاوری ارتفاع،  $w$  د دیوال وزن،  $(x^-)$  د دیوال د ثقل مرکز.

3. د کبیناستلو په مقابل کی.

$$(x^- + x_1) < \frac{2}{3} b \Rightarrow (1.2 + 1.42) < \frac{2}{3} 3.5 \Rightarrow 2.62 > 2.33$$

په پورتنی رابطه کی  $(x^-)$  د ثقل مرکز،  $x_1$  د محصلی قوی فاصله له مرکز د ثقل څخه،  $b$  د دیوال عرض.

**پا دونه**

« د دیوال له امتحان څخه معلومه شوه چی دیوال د چپه کیدو په مقابل کی مصون ندی نو باید د دیوال عرض اضافه شی.

« دیوال د بنویدنی په مقابل کی مصون دی.

« دیوال د کبیناستلو په مقابل کی مصون ندی نو باید د قاعدی عرض اضافه شی.

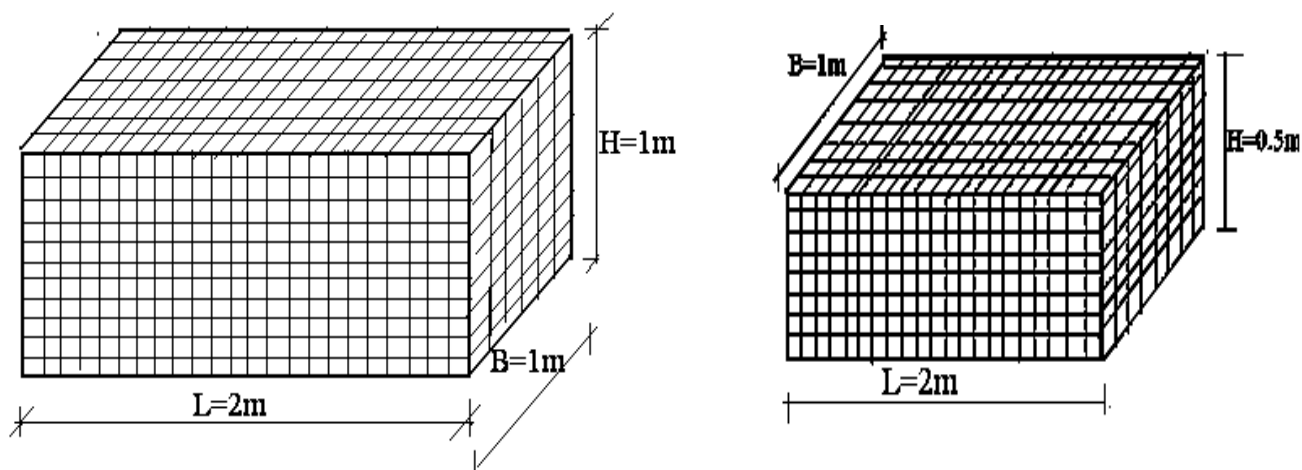
## گبیون دیوالونه Gabion Wall

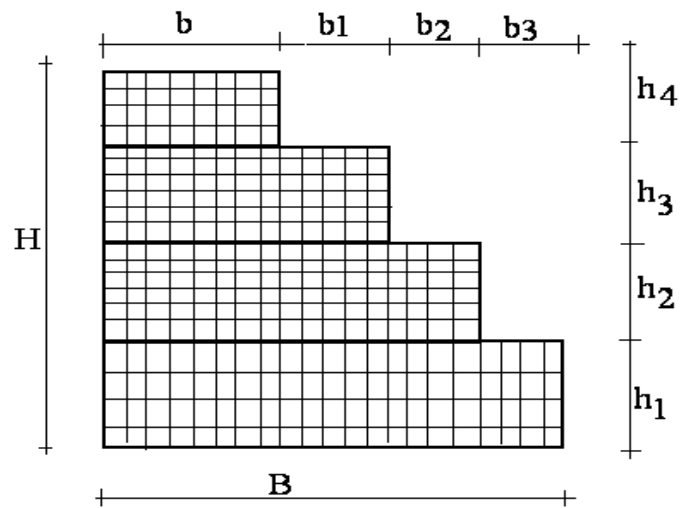
هغه استنادي دیوالونه دی چې د خاورو د بنویدو او د اوبو د ضرر د دفع کولو په خاطر د ډکو په شکل استعمالیږي. دا استنادي دیوالونه چې پرته له سمندو څخه جوړیږي نظر نورو دیوالونو ته یی تکنالوژي آسانه ده. د دې دیوالونو لپاره تیار جوړ شوي جالونه چې له 2mm سیمونو څخه اوبدل شوي وي استعمالیږي.

د گبیون د هر صندوق حجم  $1m^3$  څخه د تر  $2m^3$  پورې وي. څرنګه چې د گبیون لپاره جالی تیاریږي نو د جالی د هرې خانې ابعاد  $(8*10)cm$  وي. که چیرې د گبیون صندوق حجم دوه متر مکعب وي نو مساحت یی 12 متر مربع کیږي او که یی حجم یو متر مکعب وي نو مساحت یی 6 متر مربع کیږي.

دا دیوالونه په هغه خایونو کې جوړیږي چه هلته سیمنټ ډیر مصرفیږي یا هلته د ریګ او جغل نه پیدا کیږي او د مصالې د یخ وهلو امکان وی او گبیون ته شدید ضرورت وي.

شکلونه په راتلونکې سلايد کې لیدلای شئ.





**Get more e-books from [www.ketabton.com](http://www.ketabton.com)  
Ketabton.com: The Digital Library**