



# Civilitree

اللجنة الأكاديمية لقسم الهندسة المدنية

[www.Civilitree-HU.com](http://www.Civilitree-HU.com)

## دفتر سويل (كامل المادة) إعداد : قصي الهباهبة



[www.civilitree-hu.com](http://www.civilitree-hu.com)



Civilitree Hashemite



لجنة المدني | Civilitree HU

# Soil :

هو جسيمات أو جزيئات من مادة صلبة متكسرة بسبب العوامل الجوية وغير ملتصقة ببعضها وفيها فراغات ضرورية ليدوي على الهواء أو الماء أو كليهما.

\* نحكي عن المادة Soil :

1- غير ملتصقة

2- فيها voids

\* هناك نوعين للعوامل الجوية لن يتحول ال Soil :

اللجنة الأكاديمية لقسم الهندسة المدنية

فيزيائية ← تصغير حجم القطع ← Sands  
Gravels ←

كيميائية ← تغير التركيب الكيميائي للمعدن  
clay ←

# Origin of clay minerals

نتيجة تفاعل  $H_2O$  الكلي مع الصخور يكون الـ clay  
مواد على السطح أو قريب من السطح



$CO_2$  و  $H_2O$  على السطح و  $H_2O$  ينسحق  $H_2O$  من مياه  
المطر و  $H_2O$  وينتج حامض الكربونيك  $HCO_3^-$   
و  $H_2O$  يتفاعل مع الصخور

كوارتز و فلتسبار  
تتحولوا إلى  
فلسبار

بقي الفلسبار في  $K$  بفوليك يالها مباشرة  
المعدن يتحول إلى حجر جيري  $NaOH$

لا يذوب <<<<



# Basic Silica Tet

## 1:1 Kaolinite

طبقة Silica - طبقة Al  
Tet octa

المسافة بين ال sheet والاخرى هو 0.72nm

7.2 Å

هو الروابط بين كل شيت وشيت ؟

1- Van der Waals

2- hydrogen bond

قوى

طبعا كل ال days متحولين شحنة (-)  
لهم

x لانه (broken edge) متكسر حواف ال clay

وشارك شحنات سالبة لانه السيلكون بوزن



النوع الثاني



\* رابطتين قويين \*



\* نذكر له ال clay صالح لأن ال (Si) يتكسر ويصبح  
أو بسبب ظاهرة "حل عنصر محل عنصر آخر"

\* أكثر المسبب من مقاومة الشدات هو ال Water  
لأنه متعايل القوية

\* يتجرب الكون على المصنع لتطاول تحلل المسبب عن بعضهم  
تتلف ال R (( الهم نفس حجم الهيكل كما هو حال كحول ))  
يعتبر كالقد

\* والرابطة قوية لأنه كالقد وها تبعث من القماش  
الطين والنويل

## 2:1 Montmorillonite (Smectite)

نفس تركيب  
نفس قبل

$$A = 9.6$$

نفس الحالة السابقة ولكن

\* أي أيون موجب بدون الـ  $R$  فاعراضه نفس  
فيغني الله راح يربي الأيون الكبير أو واحد عن حجم القبول  
فما يكون الرابطة قوية

\* اله قابلية تمتص من 8 أضعاف وزنها وهالشي هو  
منيع الي وينتفع

\* feel

\* Size

\* shape

Soil Texture

Coarse Soil

Fine Soil

Gravel

Sand

Silt

Clay

#4

#200

0.075 mm

0.002

\* نكتب ال Text كل جج البارتكل والسكل

وتوزج الاحجام

poor // well graded

ال Soil

حس يكون الاش Clay

١- اشارته سالبة ( clay min )

٢- خط على من كل ليعت plactisity

٣- ال Size تاي يكون تحت #200

Size

Coarse

Shape

poor / well  
graded

dis

fine

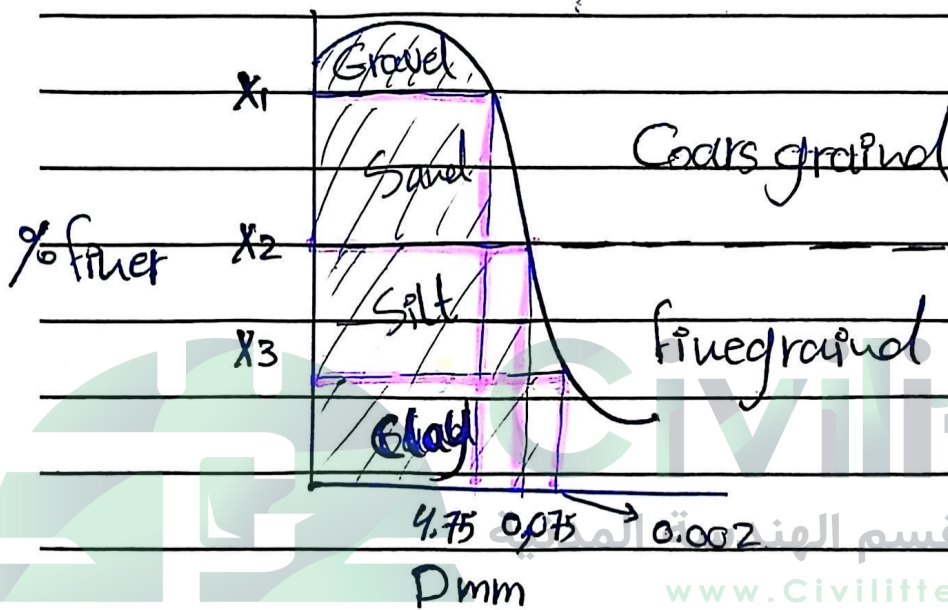
Water ال



# Grain Size

$$\% \text{ of coarsegraind} = 100\% - x_2$$

$$\% \text{ of finegraind} = x_2$$



$$\text{Gravel size} = 100\% - x_1$$

$$\text{Sand size} = x_1 - x_2$$

$$\text{Silt size} = x_2 - x_3$$

$$\text{Clay size} = x_3$$

# Soil Classification

Grain Size dis → Coarse الحالة

LL, PI → fine الحالة

\* أنا بحرف انه #200 ليحل بين ال fine و Coarse  
إذا كانت النسبة التي بين مرتبة #200 أكثر من 50  
تكون ال Soil عبارة عن fine والعكس صحيح

#200 < 50%

باتم ب

Cu

Cc

Coarse

and graded

#200 > 50%

باتم ب

PL/LL

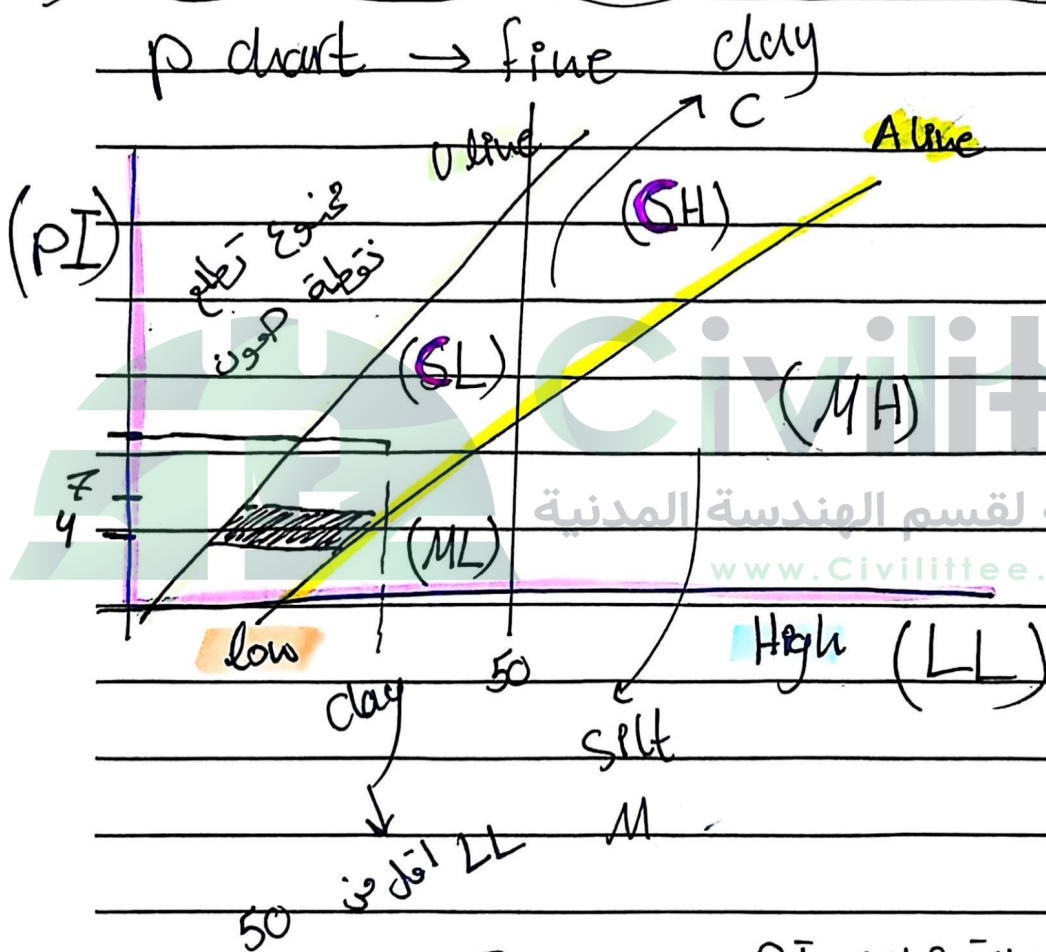
plasticity  
chart

fine

## Liquid limit (LL)

High  $LL \geq 50$

Low  $LL < 50$



\* المنطقة المظلمة إذا  $PI$  مدورة بين 4-7 و  $LL$  أقل من 30 فيكون  $CL$   $ML$  تصنيف CL



① دائيًا شروح اول شي على #200 لنشوف Coarse ولا fine

بنشوف نسبت المرور اذا اكبر من 50% يكون fine  
 " " " " اقل من 50% يكون Coarse

② اذا طلع fine اذا طلع Coarse



بروح على #4 بروح على plasticity chart

عشان اعرف حل لكو Gravel or Sand بنشوف الرمز



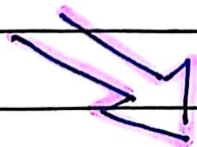
بحون معطين

PL/PI/LL

#4 < 50 #4 > 50

مع مراعاة المنطقة افضلية

نفسك مدوا نفسك مدوا



نرجع على #200

لنشوف في نسبة المرور  
 تسبع

#200

بليز > 5%

pure Coarse

S or G



poor or well?

بليز < 12%

Coarse

والتي فيه fine

S or G "معروف"

M or C

5-12

نستغل مرة حالة (1)

مرة حالة (2)

قليل

(1)

(2)

SW - SC

C<sub>10</sub> C<sub>30</sub> C<sub>60</sub> نطاح

لازم ارجع لل PC

C<sub>c</sub> C<sub>u</sub> لاطح

S<sub>M</sub> S<sub>C</sub>

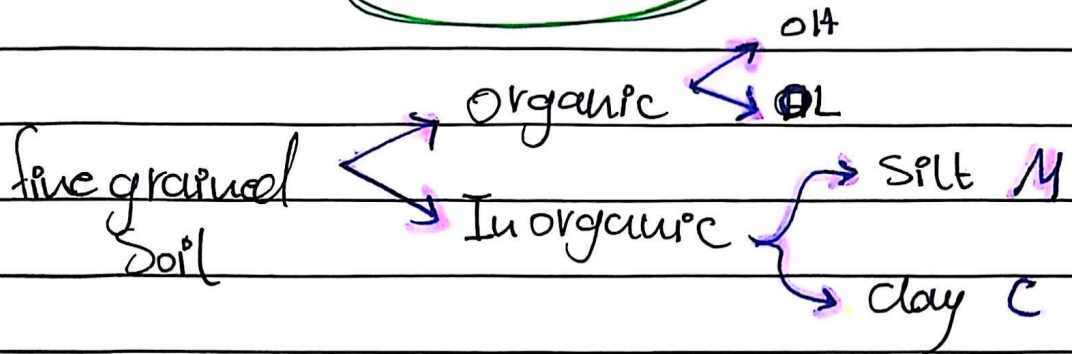
poor اذا خالفهم

G<sub>M</sub> G<sub>C</sub>

well اذا طبعهم

SP GP SW GW

شرح الدكتور



والحالة السائلة CLML

من حيثية LL / PL واطولنا PI استبر

$$25 < LL < 30$$

$$4 < PI < 7$$

اللجنة الأكاديمية لقسم الهندسة المدنية

www.civilittee.com

الحالة السائلة

لونه اسود / ريجته كغز / يطوف كغز ← احتمال org

يجب Test للتأكد



even  
 $\frac{LL \text{ dry}}{LL \text{ air dry}} < 0.75$



organic و تسمى organic

بعض كيف تعرف؟ الكه بعض

Coarse grain soil

Coarse #200 < 50%



gravel or sand



#4



#200

5 >

12 <

5-12

تسج

5 <	12 <
pure Coarse	الخالصة Coarse
↓	القلية fine
Ce/Cu	↓
الأنوف W/B	الأنوف chart
	الأنوف S/M
	+ S/G من اول

تستعمل للحالة الشاذة \*

5-12	لو كان
↓	S + CLML
↓	تصغير
حاملة مرق (1)	اللجنة الأكاديمية لقسم الهندسة المدنية
مرقة (2)	www.Civilittee.com
	SC-SM

فرقاً  
sp-SC

ولو طلعت ارجالة الشاذة

تجربياً

sp-SC-SM

sp-SC

دائماً بحذف ال M لأنه لا يخلو

يروج على 0.075

لو كان Org نبي كل اشي

سما



0

ويفوف LL تأتي مع لو كانت مثلاً 25

OL

\* لواحي #200 50 بالزبط S

بجرب مرة Coarse ومرة fine

اللجنة الأكاديمية لقسم الهندسة المدنية

www.Civilittee.com



## The Nature of Soil

Soil → uncemented  
poorly / weakly cemented

وَفِي Voids ممتلئ بـ H<sub>2</sub>O + Air

Volume to Volume

The void ratio  $e = \frac{V_v \rightarrow \text{Voids}}{V_s \rightarrow \text{Solid}}$

والمراد هنا شيء ما،  
www.Civilittee.com

The porosity  $n = \frac{V_v \rightarrow \text{Voids}}{V_T \rightarrow \text{Total} = V_s + V_v}$

The degree of saturation  
النسبة

0-1 ← والنسبة ←  $S_r = \frac{V_w \rightarrow \text{Water}}{V_v \rightarrow \text{Voids}}$   
100%

Air Content or air Voids (A)

$$A = \frac{V_a}{V} \quad \begin{array}{l} \text{Volume air} \\ \text{Total} \end{array}$$

Civilittee

اللجنة الأكاديمية لقسم الهندسة المدنية

[www.Civilittee.com](http://www.Civilittee.com)

# phase relation

التاريخ / / ٢٠١١

الموضوع :

شرح الدكتور

Soil  $\rightarrow$  uncemented + Voids



water + cur

Total mass = mass water + mass Solid  
+ mass cur  
 $\hookrightarrow 0$

$M_s$  = Solid mass oven dry

As Volume

اللجنة الأكاديمية لقسم الهندسة المدنية  
www.Civilittee.com

$V_{TOT} = \text{Volume Voids} + \text{Solid}$

$V_v = V_w + V_a$

$\downarrow$   $\rightarrow$   
مائي مائي  
0 0  
oven dry



## Volume - Volume relation

$$* \text{Void ratio } (e) = \frac{\text{Mass Void}}{\text{mass Solid}}$$

$$* \text{porosity } (n) = \frac{V_v}{V_{Tot}}$$

$$n = \frac{e}{e+1}$$

$$* \text{degree of Saturation } (S_r) = \frac{V_{\text{water}}}{V_{\text{Void}}} * 100\%$$

Saturated = 100%  $\rightarrow V_{\text{water}} = V_{\text{Void}}$   
 oven dry = 0%  $\rightarrow$  No water

$$* \text{air Content } (A) = \frac{V_a}{V_T} * 100\%$$

حجم الهواء / حجم الكتل

$$\text{Specific gravity (G}_s\text{)} = \frac{M_s}{V_s \rho_w} = \frac{\rho_s}{\rho_w}$$

Mass - Mass

$$* W_c = \frac{M_w}{M_s} * 100\% \quad \text{Water Content}$$

$$* \rho = \frac{M_t \rightarrow M_w + M_s}{V_t \quad V_v + V_s} \quad \begin{matrix} M_w = M_t - M_s \\ \text{bulk / moist} \\ \text{Normal / Total} \\ \text{Natural} \end{matrix}$$

$\downarrow$   
 $V_a + V_w$

$$S_t = \frac{W G_s}{e}$$

نسبة رطوبة

If fully sat

$$\rho_{sat} = \frac{M_t \rightarrow M_w + M_s}{V_t \quad V_w + V_s + V_v}$$

$$e = W G_s$$

$$\rho_{dry} = \frac{M_t}{V_t} = \frac{M_s}{V_t}$$

Apr Content

$$A = \frac{e - w G_s}{1 + e}$$

$$A = u(1 - S_t)$$

if over dry  
= 0

$$\rho_{\text{solid}} = \frac{M_s}{V_s}$$

$$A = u$$

↓  
porosity

raw saturated

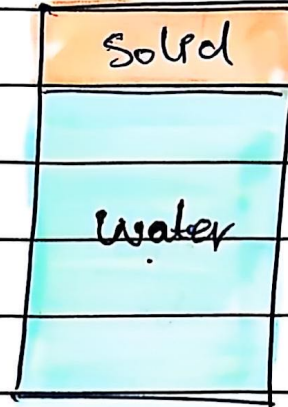
$$\rho_{\text{sat}} = \frac{G_s + e \rho_w}{1 + e}$$

dry soil ( $S_r = 0$ )  
unit weight

$$\rho_d = \frac{G_s \rho_w}{1 + e}$$



$$P_d = e d (1 + w_e)$$



$$S_r = 100\%$$

$$S_r = 100\%$$

اللجنة الأكاديمية لقسم الهندسة المدنية

ليس أي يختلف أكبر

$$\gamma = \frac{\rho * g}{1000} \quad \text{unit weight}$$

Coarse grain Soil

$$D_r = I_D = \frac{e_{max} - e}{e_{max} - e_{min}} * 100\%$$

CS عرف  $\rho_{solid}$  بون

$$e : \text{Voids ratio} = \frac{V_{voids}}{V_{solid}}$$

اللجنة الأكاديمية للهندسة المدنية

www.Civilittee.com

$e_{max} \rightarrow V_{max} \text{ Voids}$

$e_{min} \rightarrow V_{min} \text{ Voids}$

# Compaction

Coarse

للزيم اعرف

fine

Lab

Lab

1- Vibrating (BS)

1- falling weight

2- Rheeling

3- Static loading

field

field

1- Hand-operated

1- Hand-operated

2- Motorized Vibratory

2- Sheepfoot

3- Rubber-tired

3- Rubber-tired

4- free falling weight

اللجنة الأكاديمية لقسم الهندسة المدنية

www.Civilittee.com

المختبرات

مختبر



\* نضيف مياه لتساوي ال Soil على ال Compaction  
نعمل محاولة للسكنة المطلوبة

proctor test :

Standard	Modified
للأوزان الخفيفة	للأوزان الثقيلة

3 layers

5 layers

25 blows/layer

25 blows/layer

12 h / 5.5 hammer

18 h / 10 hammer

هذا هو نفس أعرف الكثافة  $\rho_d$

عينة وزن ال Soil نقيس على ال Volume نطبع  
الكثافة

bulk و bulk ←  
dry



ال (Comp) دقة على

- \* Dry density / dry unit
- \* water C
- \* Compactive
- \* Soil type

$$\text{Compactive effort} = \frac{W_{\text{hammer}} * \text{height} * N_{\text{lay}}}{E \text{ Volume of mold}}$$

طريقاً إلى Mode أعلى من ال Standard

اللجنة الأكاديمية لقسم الهندسة المدنية

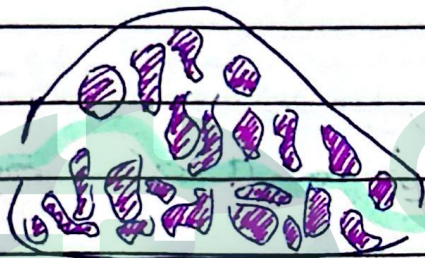
www.Civiltree.com

النسبة إلى قواسم  
السلالات

## #6 Water in Soil

All Soil is permeable

\* كل الصخور لها قابلية للنفاذ " نفاذ الماء خلال الفجوات "



حركة  
المياه



\* يستغاد من دراسة الخازية ( ) :

- 1- Design earth dams تصمم السدود
- 2- quantity of sec page
- 3- dewater foundation تصريف الأساسات



\* الضغط هو من إحداثي المياه داخل الفجوات

هناك نوعان للضغط :

Static - 1

Seepage - 2

\* نستخدم قانون بيرنولي لحساب السرعة

"حركة المياه في الفجوات"

غير متحركة

1

$$h = \frac{u}{\gamma_w} + Z$$

pore water

where :

total head 9,8

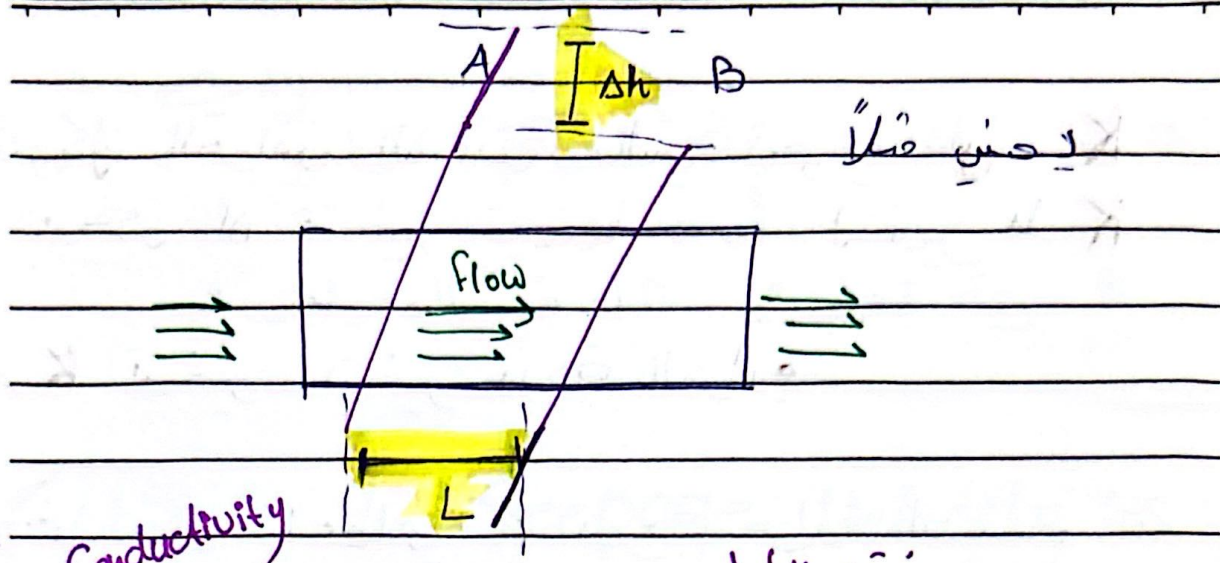
elevation

Darcy :  
law

$$v = ki$$

2





Conductivity

gradient

فرق الارتفاع

$$V = Ki$$

$$i = \frac{\Delta h}{L}$$

مساحة

Darcy

Note: A, B are perpendicular to flow direction

3

$$q = AV = AKi$$

q: Volume

A: Cross section area

V: darcy's law



\* كل العوائق السابقة التي تحدث على  $R$  يمكن أن تتخير قيمتها تبعاً لتخير  $R$

\*  $R$  تتخير بتخير درجة الحرارة

\* في حال إعطاني  $R$  بدرجة حرارة ليست  $20^\circ$  نطبق قانون التجميع التالي :

$$R_{20} = \frac{K}{h_{t^{\circ}}} \quad \text{عند درجة الحرارة المطلوبة}$$

9.8

الجنة الأكاديمية لقسم الهندسة المدنية

www.Civilittee.com

$R$  standard

Viscosity of water

ثم نستخدم  $R_{20}$  لحساب المطلوب

\*  $R$  تعتمد على درجة الحرارة وعلى نوعيات ال Soil

\* كلما زادت درجة الحرارة كلما زادت السرعة.

" سرعة تحرك الماء في الفجوات "

4

## Seepage Velocity

$$V' = \frac{q}{A_v} \xrightarrow{\text{Volume Law}} \frac{K i}{n} \xrightarrow{\text{porosity}}$$

Average area of voids

\* كما نلاحظ من قبل ان المسامية هي :

$$n = \frac{A_v}{A_t} \quad \begin{array}{l} \text{حجم الفراغات} \\ \text{الحجم الكلي} \end{array}$$



K تقاس قياس على في اللاب :

هناك 2 Method :

① Constant head

تستخدم لقياس K الخاصة بال Coarse

② falling head

تستخدم لقياس K الخاصة بال fine

نحن لو سأل عن كيفية حساب K لل clay ؟

اللجنة الأكاديمية لقسم الهندسة المدنية

طريقة ال falling head لها للخور الساعة  
"fine" head

قام العالم Hazan بوضع قانون تعريبي  
لحساب (K)

$$K = 10^{-2} D_{10}^2 \text{ m/s}$$

Where :

كما نعلمنا فإن هذا الرمز  $D_{10}$  يعبر عن نسبة المساحة التي مرت من السيف "المخل" ونسبتها ١٥

في حال قلب (ISO) يعرف ان  $R_z = R_x$

$$R_z = \sqrt{R_x R_y}$$

في أي

مقاطع

$$R_z = \frac{H_1 + H_2}{\left(\frac{H_1}{R_1}\right) + \left(\frac{H_2}{R_2}\right)}$$

$$\left(\frac{H_1}{R_1}\right) + \left(\frac{H_2}{R_2}\right)$$

$$R_x = \frac{H_1 R_1 + H_2 R_2}{H_1 + H_2}$$



# Seepage

\* بيتا نشوف مقدار ال flow

نعتبر من انه ال Soil متجانس

ونستخدم قانون دارسي

flow rate // seepage

$$Q = K \Delta H \frac{N_f}{N_D}$$

$$i = \frac{\Delta h}{L}$$

$$\Delta h = \frac{\Delta H}{N_D}$$

صافه اول كاتيليفر

تحت ال lower

عدد D

البحر

اللجنة الأكاديمية لقسم الهندسة المدنية

www.Civilittee.com

$$u_j = \Delta H - N_{Dj} \Delta h = h_z$$

حق النقطة  $h_z$  : عدد D قبل النقطة

من wt

$$i_{cr} = \frac{G_s - 1}{1 + e}$$

$$\frac{i_{cr}}{P} \geq 1 \quad SF$$

$$= \frac{\gamma_{sat} - \gamma_w}{\gamma_{sat}}$$

"Consolidation"

\* هي عملية تتم فيها تقليل حجم التربة / للتربة  
المستجمدة / الحامل / ودخاقتها قليلة جداً  
مثل الطين / ويتحرك الماء فيها في الفجوات

\* عملية الـ (Swelling) هي عكس عملية الـ (Consolidation)



توهان في  
حجم التربة



زيادة في حجم  
التربة

اللجنة الأكاديمية لقسم الهندسة المدنية

نرى ما عرفنا قبل انه  $k$  الـ clay قليلة وهي  
امر الشروء لا  $C_{\alpha}$  :

تحتاج وقت ليسير  $E_{pw}=0$  حينئذ . . .



\* لما دخل شريش خارجي للتربة فالحل تبدأ تتحرك في  
ال pores مكان هاد الشريش

\* فهاد يعني انه  $E_{pw}$  هاد يقل و  $\alpha'$  يزيد

\*  $\alpha'$  هو مقدار الشريش المحول على ال  $\alpha'$  بعدت  
ال water

كانت بتفخذ ال Soil وتطلع فيه اللي فيه غير عندك ديس  
Soil

\* احد حارصين بلوحة  $E_{pw}=0$  و  $\alpha'=0$   
هون بوقف كل شي

اللجنة الأكاديمية لقسم الهندسة المدنية

www.Civilittee.com



~~كيف تعرف اذا ال Soil~~

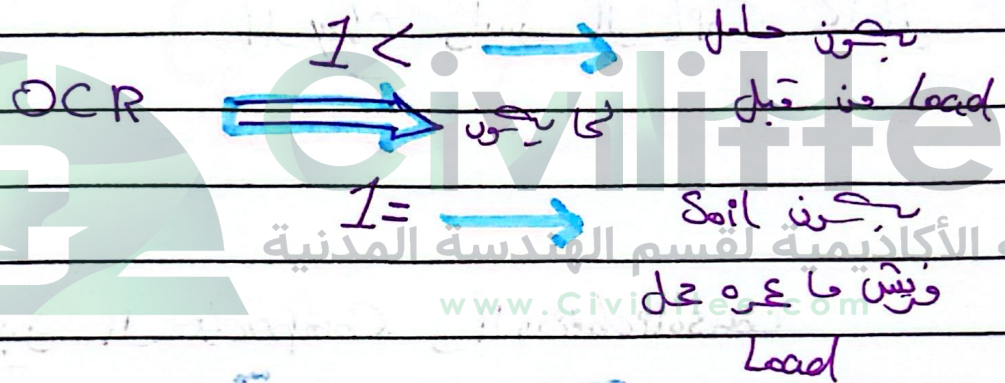
\* كيف تعرف اذا ال Soil حل لو قبل ولا لا

\* كذا طريقه اسى اسى OCR

$$OCR = \frac{e_1}{e_0}$$

غالباً  
معتد

حيث



\* كيف تقدر تعرف مقدار الهبوط في

$$S_c = \frac{e_0 - e_1}{1 + e} H$$



سلك الطينة يلي حارها ليعوط : H

وهون دينة كر شروط اليعوط وحين :

• صامية قليلة

• حركة مياه

• تقليل جمع التربة

• صبغات الماء

وهون دينة Clay

فانا اذن بدى سلك

ال Clay وليس ال Sapل كاملاً

اللجنة الأكاديمية لقسم الهندسة المدنية

www.Civilitree.com

• الفرق بين ال Compaction وال Consolidation



فيها مياه

فقط شكل

كامل

الترافات

فيها هواء

كلية او جزية

نرى ما قلنا عن قانون  $Settelma$

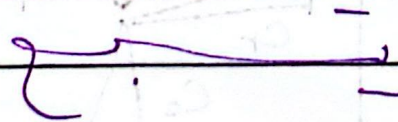
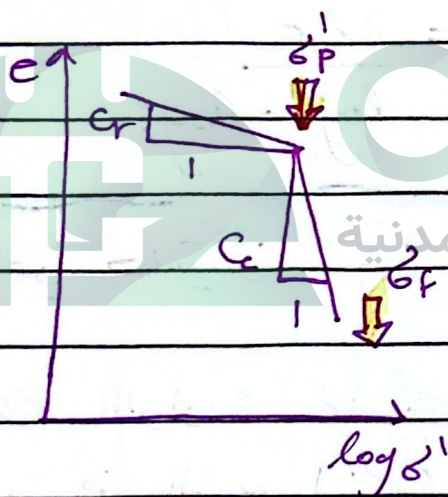
$$S_e = \frac{\Delta e}{1 + e_0} H$$

حيث

$$e_0 \cdot \delta_r = w G_s \quad \leftarrow e_0 \quad \leftarrow H \quad \leftarrow \text{سكن الطبقة}$$

وبن  $\Delta e$  كيف يرى اطلالها

عن طريق حاد الخط





في حالة Normally جبرف انه  $OCR = 1$  دفين

$$p' = e' \Rightarrow k_p = k_e$$

اذن حادب السهم هو  $f_k$  بجل تاكس  
طيس قس موفوعنا حالبًا

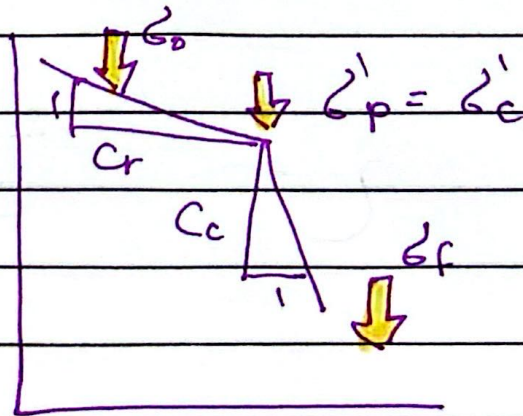
بطلح ال Slope لخط ال  $C_e$

$$C_e = \frac{\Delta e}{\log f - \log i}$$

وطلح ال ستينها  
بال Settlement

وهي حالة Over Consolidated

الحالة الأولى: كمايكون المنب الجريد ( $k_f$ )  
أكبر من القديم ( $e'_k$ ) يكون تغير العليقة





نكون يدي اطار الفرق للساحين بعين مرتين  
2 Slopes

$$C_c = \frac{\Delta e}{\log f - \log i}$$

$$C_r = \frac{\Delta e}{\log F - \log i}$$



Settlement

+



Settlement

الحالة الثانية لو انما الجديد ( $\gamma_f$ ) احقر من  
( $\gamma_c$ ) القديم



over

$$\gamma_0 < \gamma_c$$

حين كلهم عني كان Slope واحد

$$C_r = \frac{\Delta e}{\log f - \log i}$$

# Degree of Consolidation ( $U_z$ )

$$U_z = \frac{e_0 - e}{e_0 - e_1}$$

تحسب في وقت  $e$  معين هو طالب

كما تنتهي  $e_1$  : Consolidation

# Coeff of Consolidation ( $C_v$ )

$$C_v = \frac{k}{m_v \gamma_w}$$

$$total = m_v H \Delta p$$

Comp

$\downarrow$   
 $\Delta \sigma$

$$m_v = \frac{1}{1+e_0} \left( \frac{e_0 - e_1}{\sigma'_f - \sigma'_0} \right)$$

انته بتعريف  $k$  :  
 $m_v$  : Coeff of Volume Comp



# Time factor ( $T_v$ )

$$T_v = \frac{C_v t}{d^2}$$

$t$  : الزمن المطلوب حدوث Consolidation لجدار معين  
هو مالم

$C_v$  : معامل التماسك Consolidation

$d$  : المسافة التي يقطعها الماء في drainage

Single drainage

(lab) double drainage

في حال كان هناك طبقة منفذة واحدة

في حال كان هناك طبقتين منفذتين للمياه

$$d = H$$

$$d = \frac{H}{2}$$

" " "

$H$  : سمك طبقة clay



كيف املح ال  $(T_v)$  ؟

اذا حاله نسبة ال  $Consolidation = 50\%$  مثلاً  
ويطبق هذا الحادلات :

$$U < 0.60 \quad T_v = \frac{\pi}{4} U^2$$

وإذا  $70\%$  مثلاً :

$$U > 0.60 \quad T_v = -0.933 \log (1-U) - 0.085$$

اللجنة الأكاديمية لقسم الهندسة المدنية

[www.Civilittee.com](http://www.Civilittee.com)

## Soil shear parameters

أهم قانون راجع دسلفه ليج الساتر:

$$\text{Shear stress } S \text{ or } \tau = C + \sigma \tan \phi$$

$\frac{\text{Shear load}}{\text{Area}}$        $\frac{\text{Normal load}}{\text{Area}}$

وإذا كان effective

$$C' + (\sigma' - u) \tan \phi'$$

www.Civilittee.com

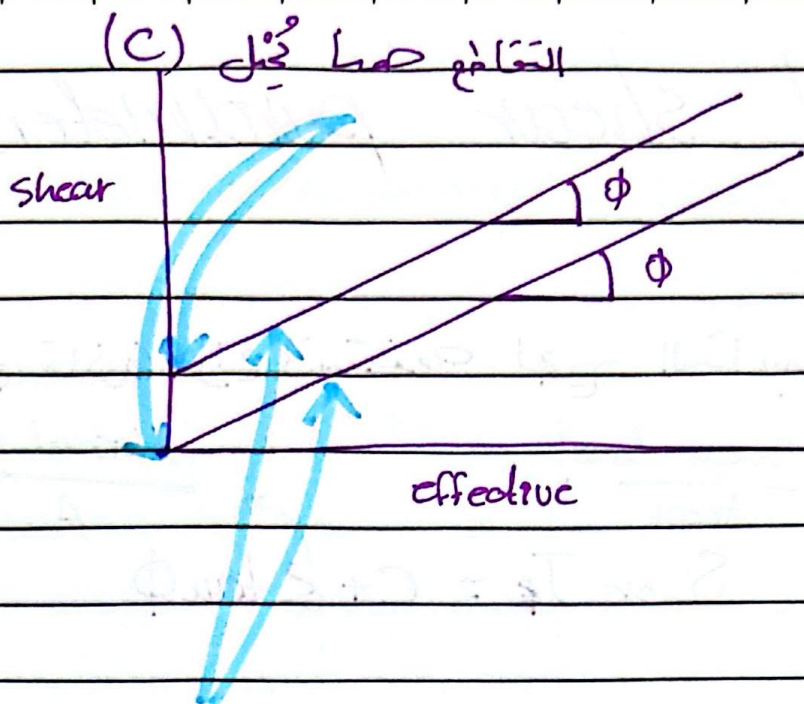
قوة التماسك:  $C$

زاوية الاحتكاك:  $\phi$

normal stress:  $\sigma$

pore water pressure:  $u$





هـنـيـ الخطوط

تُرسم من خلال اجراء

قوة تجارب ورسم

التقاط

\* تقاطع الخط مع y axis ما هو الا قيمة (C)

\* انا اخبرنا بالسؤال ان الحينة Sand او Gravel  $N_c$  تكون قيمة (C)

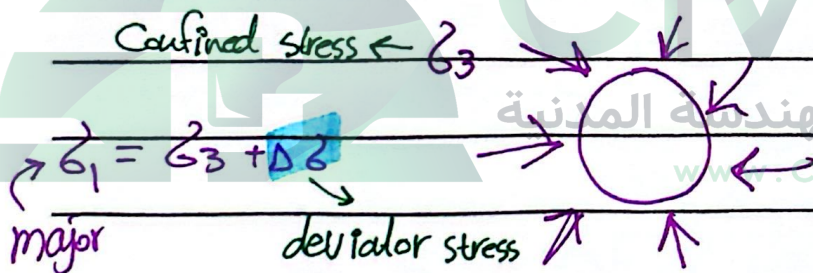
Zero

\* اذا اخبرنا بان العينة  $O_c$  او  $dense$  تكون هناك قيمة عددية لا (C)

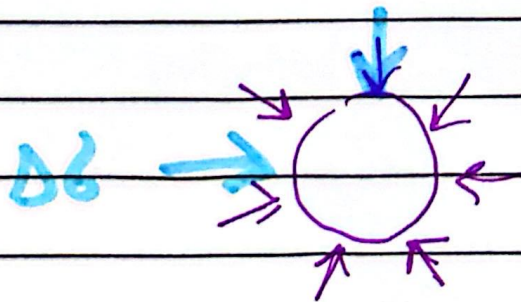
\* من الصرائق التي تستخدم لرسم المنحنى السابق هي:

- 1) Direct shear test
- 2) Triaxial test

حيث يتم في اول خطوة وضع اجهادات على جميع اتجاهات الحينة

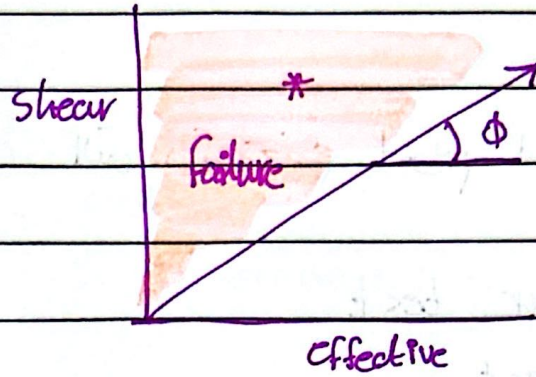


\* ومن بعدها نضع الاجهاد الاساسي الذي نريد دراسته والهدف من الخطوة الاولى هو تهيئة الحينة لظروف مناسبة للظروف الحقيقية





في المنحنى السابق لو كانت النقطه التي نريد  
دراستها على هذا الشكل :



كون النقطة فوق المنحنى فهذا \* يدلنا  
على خطر الفشل Failure

اللجنة الأكاديمية لقسم الهندسة المدنية

[www:Civilitfee.com](http://www.Civilitfee.com)

## مزايا ال direct shear test :

- ١- رخيص وسريع وسهل خاصة للرجال
- ٢- ظهور القتل في العينة يتأرجح ظهور القتل في المواقع اللامتناهية
- عيوبه

- ١- حسب الوسيط المتصل التصحح بالتصريف
- ٢- ظهور القتل يمكن ان يظهر للسطح الغير خفيف او الغير مراد دراسة المدية

٣- ضغوط اجهاد غير منتظمة في العينة

٤- يحدث دوران لا يمكن التصحح فيه انشاء  
ال Shear

٥- لا يمكن قياس ال principal stress



# القوايين

Angle of friction

إذا طلب الفاي  $\phi$  بحالة N.C

$$\phi = \sin^{-1} \left( \frac{\sigma_1 - \sigma_3}{\sigma_1 + \sigma_3} \right)$$

إذا طلب Shear stress failure

$$\tau_f = R \sin 2\theta$$

اللجنة الأكاديمية لقسم الهندسة المدنية

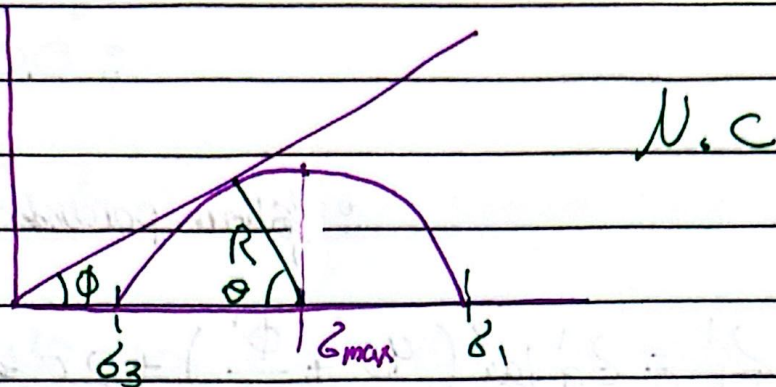
www.Civilittee.com

حسب

$$R = \frac{\sigma_1 - \sigma_3}{2}$$

$$\theta = 45 + \frac{\phi}{2}$$

Angle of failure



$$\sin \phi = \frac{R}{\sigma_3 + R}$$

$$R = \frac{\sigma_1 - \sigma_3}{2}$$

إذا طلب Normal stress بحالة failure

www.Civilittee.com

$$\sigma_f = \frac{\sigma_1 + \sigma_3}{2} + \frac{\sigma_1 - \sigma_3}{2} \cos 2\theta$$

shear max

$\tau_{max}$

إذا طلب  $\sigma_{max}$

$$= \frac{\sigma_1 - \sigma_3}{2}$$

$$\sigma_{max} = \frac{\sigma_1 + \sigma_3}{2} = R$$

stress max



في حالة O.C :

إذا طرأ Shear parameter :

$$\sigma_1' = \sigma_3' \tan^2 \left( 45 + \frac{\phi'}{2} \right) + 2c' \tan \left( 45 + \frac{\phi'}{2} \right)$$

ملاحظات كسوانية :

$$\gamma_{bulk} = \gamma_{dry} (1 + \text{Water Content})$$

$$\sigma_{tot} = \gamma_1 h_1 + \gamma_2 h_2$$

بدون طرح الـ u

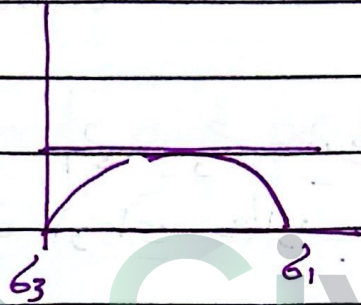
$$\sigma_1' = \gamma h - \gamma_w h$$

وهكذا

\* إذا ما أعطاني أي ملاحظة تدل على N.C. أفان حد  
O.C

Unconfined Compressive strength or  $Q_u$

هو واحد انواع اختبار ال (UU) وهذه هي رسمته



$$\sigma_3 = 0$$

$$\sigma_1 = 18$$

حيث :

اللجنة الأكاديمية لقسم الهندسة المدنية

www.Civilittee.com

إذا رأيت في السؤال °

خانة effective : Very slow

خانة total : Very fast



بالكلام عن الاختبارات :

drained : خاتمة ال effective

undrained : خاتمة ال total

في حالة ال effective :

\* نطرح  $P_u$  من  $\sigma_1$  و  $\sigma_3$  ليصبحا effective  
ثم نجد الزاوية أو أي مطلوب آخر

و  $\sigma_1$  تكون  $\sigma_1 - \sigma_3$  للضغوط

بنسبة ال total :

للنظر  $P_u$

و  $\sigma_1$  تكون فقط  $\sigma_1$  للضغوط

$$\sigma_1' = \sigma_3' \tan^2 \left( 45 + \frac{\phi'}{2} \right)$$





نطبق القانون

$$C = \frac{Q}{z^2} I_b$$

$$\frac{1000}{4^2} (1.25) + \frac{7500}{4^2} (0.475)$$

$$+ \frac{900}{4^2} (1.25) = \underline{\underline{12N/m^2}}$$

نفس المثال نغيره ل line load

اللجنة الأكاديمية لقسم الهندسة المدنية

$$C_z = \frac{2Q}{\pi} \left( \frac{z^3}{(x^2 + z^2)^2} \right)$$

← المسافة الأفقية بين loads

ونقاط

يصبح الحل

كالتالي

$$\frac{2 \times 1000}{\pi} \left( \frac{4^3}{(5^2 + 4^2)^2} \right) + \frac{2 \times 7500}{\pi} \left( \frac{4^3}{(0^2 + 4^2)^2} \right) + \frac{2 \times 900}{\pi} \left( \frac{4^3}{(5^2 + 4^2)^2} \right)$$

$$= \sim \sim \sim \text{KN/m}^2$$

كثافة انتقال load  
ال Soil

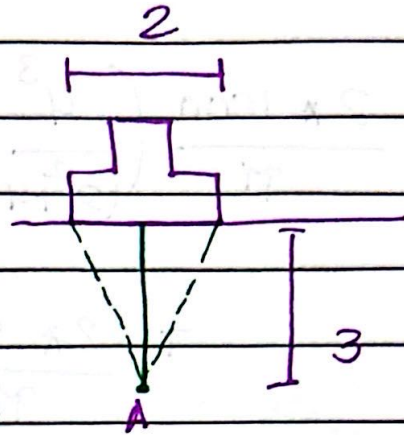
② Strip area, carrying uniform pressure

مثل ال line  
ولحن القاعدة  
جدار استنادي



Ex)

load = 500 kN/m



اول خطوة : نرسم خط من اول الشكل وخط من اخره  
وخط عمودي بنقطة الشكل ( النقطة )

يتحرك من الشكل لليمين كامل المسافة :



و B هي دائماً بين الخط المنحرف

واخر خط

وهي هنا في هذه الحالة تنحرف  $\alpha$

$$\alpha = \frac{B}{2}$$

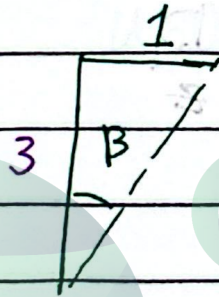
والنهاية خارج الساحة B (-)

$$q = \frac{500}{2 \times 1} = 250$$

$$= \frac{250}{\pi} \left( 0.64 + \sin 36.8^\circ \cos (36.8^\circ + (-18.4^\circ)) \right)$$

rad degree

مع عقارب الساعة



$$\tan^{-1}\left(\frac{1}{3}\right) = B$$

$$B = 18.4^\circ$$

$$\alpha = 36.8^\circ$$

$$\alpha = 0.64 \text{ rad}$$

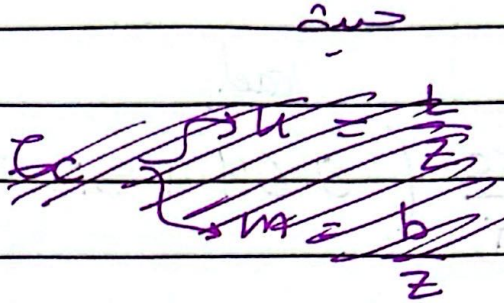
$$\sigma_x' = 99.2 \text{ N/m}^2$$



③ Circular footing carrying uniform pressure

$= q I_c$  من الجول  $I_c$

$q = \frac{Q}{\frac{\pi}{4} d^2}$



$I_c = \frac{D^4}{32}$

④ rectangular area

$= q I_r$

$I_r = \frac{b^3 h^3}{12}$   
 $n = \frac{h}{z}$   
 $m = \frac{b}{z}$

ونفرجها من الجول

## ( Effective stressess )

$$\sigma_T = \gamma h \rightarrow \text{سك} \text{ ال layer}$$

$$\sigma' = \sigma_T - u$$

$$u = \gamma_w h$$

اجد الارتفاع في

Water

table

اللجنة الأكاديمية لقسم الهندسة المدنية  
www.Civilittee.com

التي تزيد عندما افتر ال Soil وينقص على رطوبه  
ونيزم القلاء

$$\gamma_{dry} = \frac{G_s \gamma_w}{1+e}$$

$$\gamma_{sat} = \frac{(G_s + e) \gamma_w}{1+e}$$