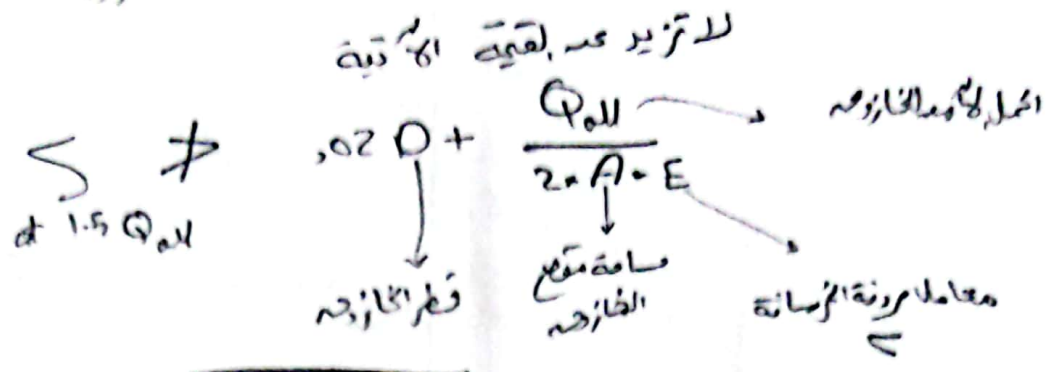


مراد بواج تجربة التحميل Pile loading test

ملاحظات هامة
الخوارزمية

- 1 قيمة Q_u المحسوبة من تجربة أكبر منه بحسوبة من الخوارزمية
- 2 قيمة (S_{max}) أكبر هيوط حادش في الخوارزمية



Bored Piles

$$Q_b = q_b \cdot A_b$$

$$q_b = 112 N_1$$

استخدم N لتحديد
البيانات المتكاملة
دالة نتائج

متوسط نتائج التجربة على عمق SPT

Bored Piles

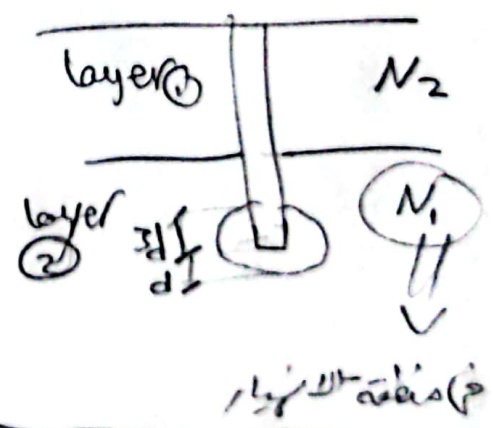
$$Q_s = q_s \cdot A_s$$

$$q_s = N_2$$

حاجز الطول

متوسط نتائج التجربة
كل طبقة

بالنسبة للخوارزمية بلطفة باكثر
امراء تجربة تحميل الخوارزمية
(Pile loading test)
من النتائج يتكسب اوتج حل الخارزمية



Q_u Pila

- 1 Modified Chih Method
- 2 Brat hansen Method

Pile loading test

For Compression

$$Q_u = Q_b + Q_s - w$$

For tension

$$Q_u = Q_s + w$$

ENGINEER 22 - Com
HM Engineer

صاحب قدرة تحمل خازونه واحد

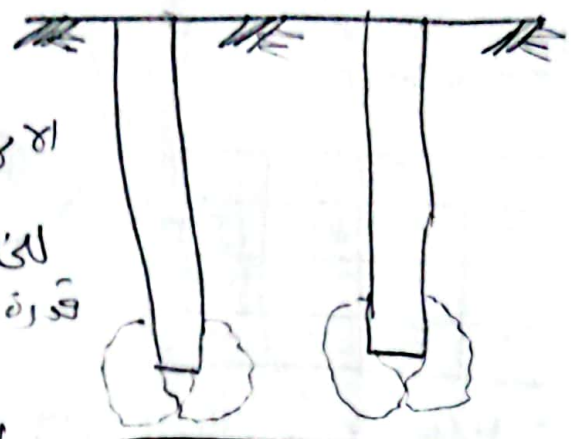
$$Q_{u \text{ single}} = Q_b + Q_s - W$$

لو تحددت خازونه (تفرغ من عدم)

تأخذ خازونه واحد من باءه، وقسمه Q_b و Q_s

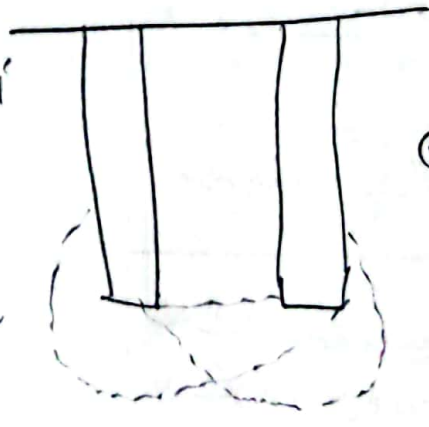
شكل الإبرياء، للتوقع في زيادة الغازية لزيادة عمليه قويه

الإبرياء هو Single Failure
 للغازية الواحد: تكسر تحت قدرة تحمل اجزاء من تحت خازونه واحد.



تتصلو زيادة الخازونه في طبقة صفيحة (صفيحة) $Q_{u \text{ group}}$ شكل الإبرياء، للتوقع كالتالي

الإبرياء هو Group Failure
 للجزء ككل: تكسر مرتبة تحت الإبرياء



$$Q_{u \text{ Group}} = \alpha A_b + C_{av} A_s$$

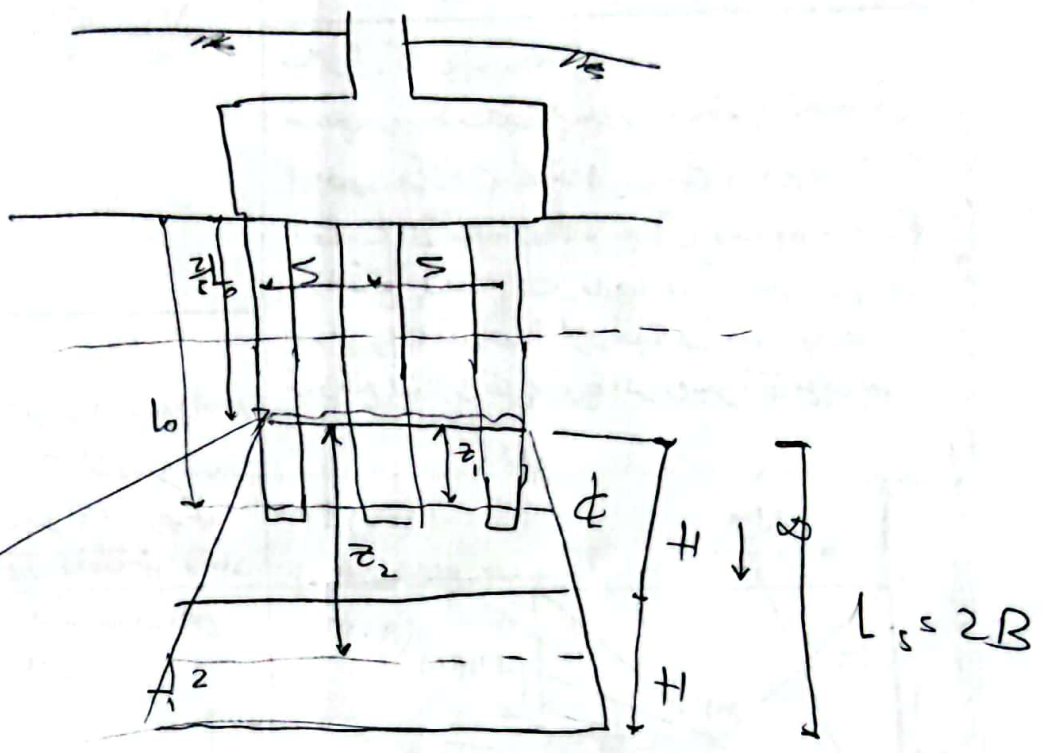
Consolidation settlement

الهبوط يجب لمجموعة الخوازيق معا شريطة ليس كل خازوق مفردة .
 اذا كانت الخوازيق مركزة على طبقة (sand) ولا يوجد تحت طبقة clay
 . ∴ لا يوجد هبوط (Consolidation) .

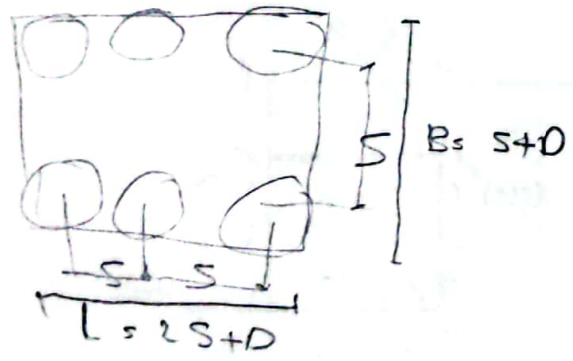
(الطريقة الأولى)

Friction Pile

الخازوق بكامل طوله على طبقة clay معينة



تتم فركها من القاعدة
 وطولها (B+L)



⊕ لاحظ H ارتفاعها 3 متر .
 ⊕ هبوط طبقة P₀ / ΔP / E₀
 لكل طبقة من الطبقات .

$$P_0 = \sum_{\text{الطبقة}} \sigma h$$

$$E_0 \Rightarrow \frac{\text{مرونة}}{\text{البيضاوية}}$$

$$\Delta P = \frac{Pt}{(B+z)(L+z)}$$

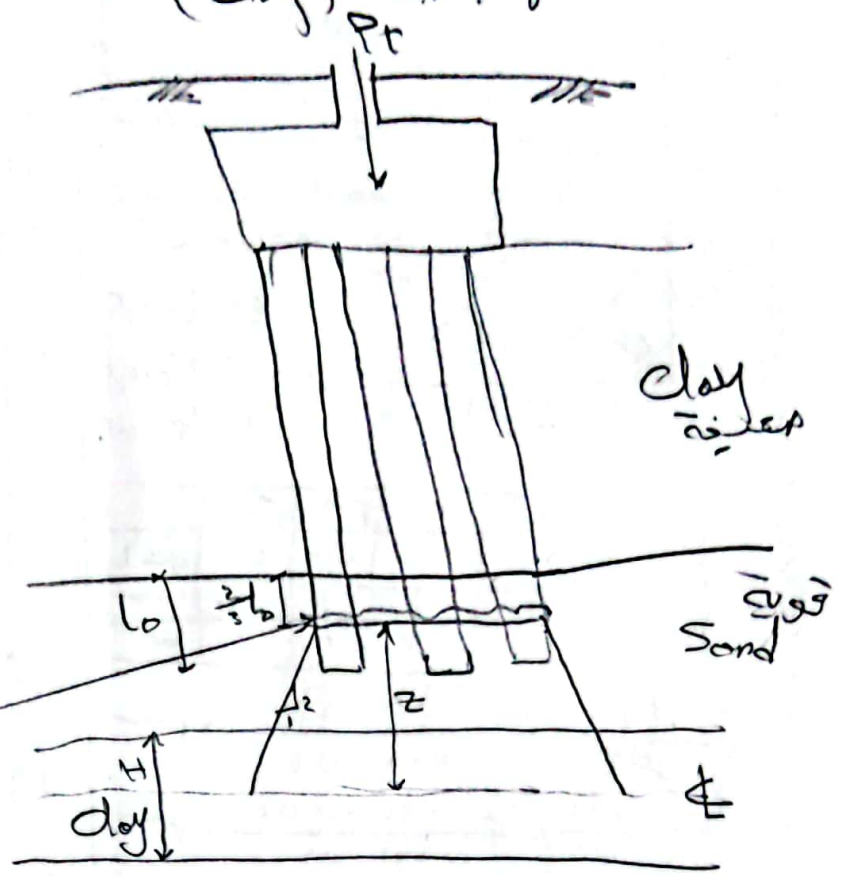
حساب الهبوط لكل طبقة من خلال

$$S_c = \frac{H}{1+e_0} \leq \log \frac{\Delta P + P_0}{P_0}$$

End Bearing Pile

اسمها في اللغة العربية (قوة) (sand) قوة
 ولها من توجد (Clay) قوة

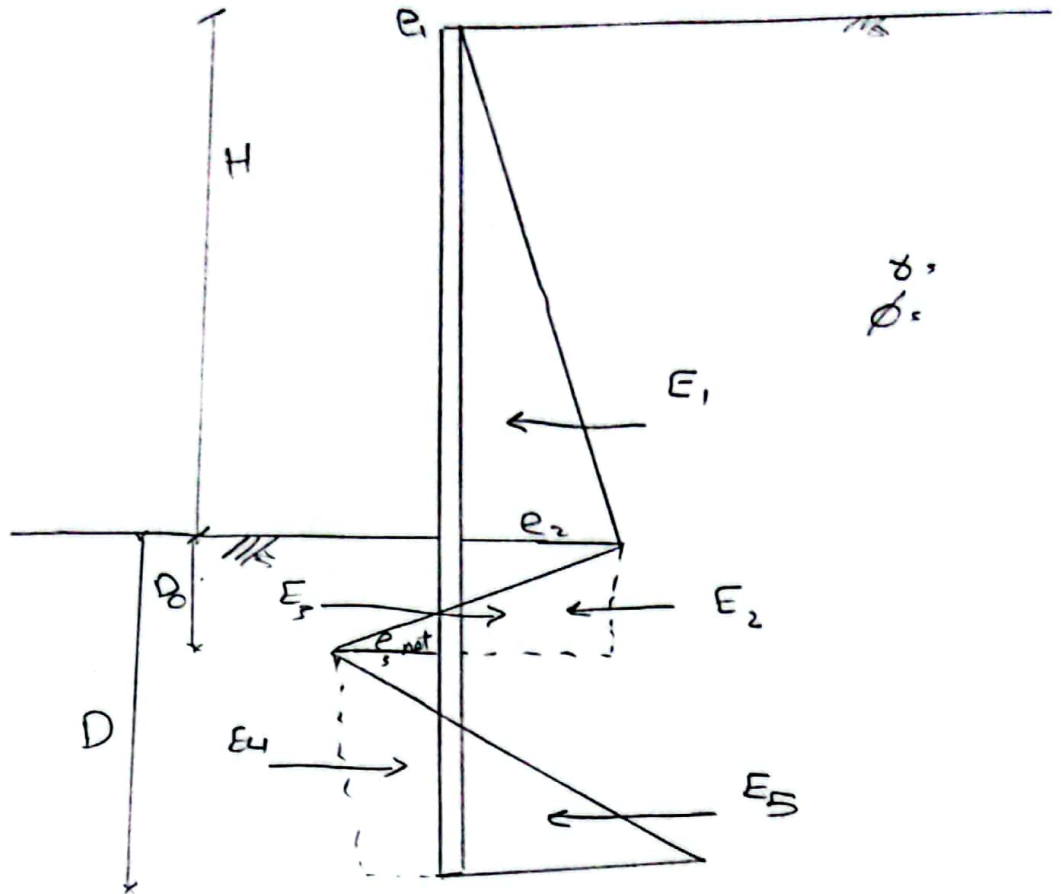
لها فتحات كل



حساب ΔP , e_0 , P_0 في طبقة clay

- ① $P_0 = \gamma \cdot h$
- ② $e_0 \rightarrow$ معطى للبيحة
- ③ $\Delta P = \frac{P_t}{(B+z)(L+z)}$
- ④ $S_c = \frac{H}{1+B} C_c \log \frac{\Delta P + P_0}{P_0}$

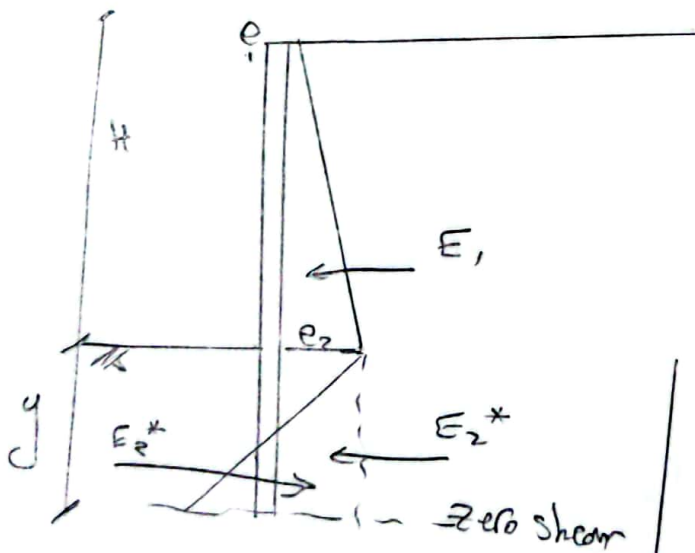
Doc: (1.2 → 1.4) D



لايجاد M_{max} في اول عمق التربة

وايجاد E_{3net}^*

$$E_{3net}^* = \gamma y k_a - \gamma y k_a - \gamma H k_a$$



$$E_2^* = e_2 \times y, \quad E_3^* = \frac{1}{2} y (e_2 + e_{3net}^*)$$

$\sum M_{max} = 0$

$$E_1 + E_2^* - E_3^* = 0$$

$$k_a = \frac{1 - \sin \phi}{1 + \sin \phi}$$

$$k_p = \frac{1 + \sin \phi}{1 - \sin \phi}$$

$$e_1 = L \cdot k_a$$

$$e_2 = \gamma H k_a$$

$$e_{3net} = \gamma D_0 k_p - \gamma H k_a - \gamma D_0 k_a$$

$$e_{4net} = \gamma D k_p + \gamma H k_p - \gamma D k_a$$

$$E_1 = \frac{1}{2} H e_1, \quad x_1 = \frac{H}{3} + D$$

$$E_2 = e_2 D, \quad x_2 = D - \frac{D_0}{2}$$

$$E_3 = \frac{1}{2} (e_2 + e_{3net}) D_0, \quad x_3 = D - \frac{2}{3} D_0$$

$$E_4 = e_{3net} (D - D_0), \quad x_4 = \frac{D - D_0}{2}$$

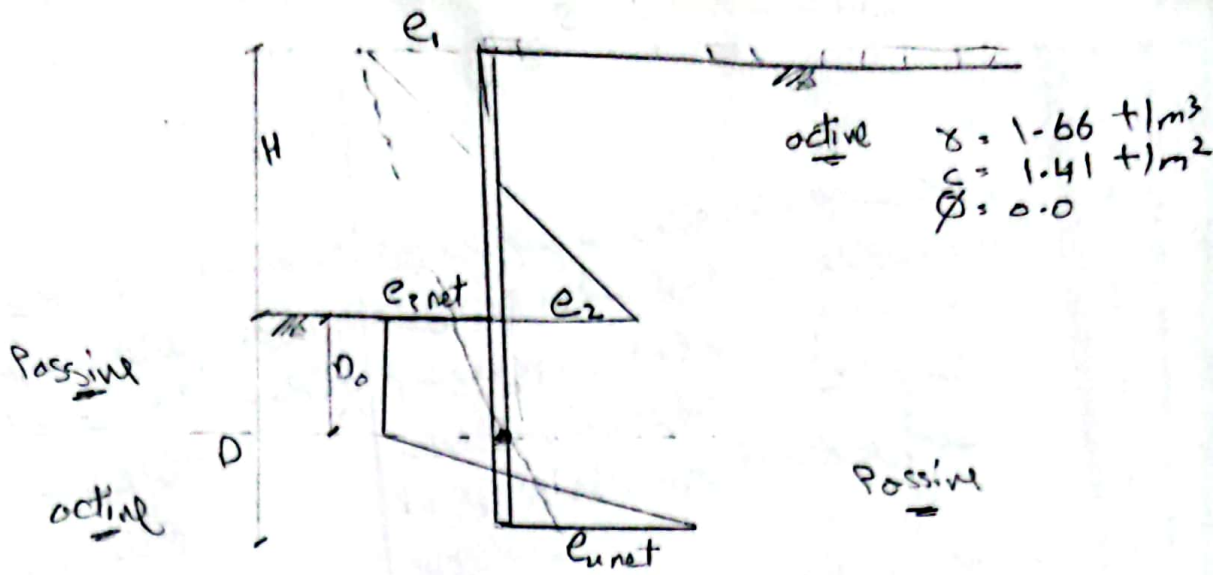
$$E_5 = \frac{1}{2} (e_{3net} + e_{4net}) (D - D_0), \quad x_5 = \frac{D - D_0}{3}$$

$\sum X = 0$

$$E_1 + E_2 - E_3 - E_4 = 0$$

$\sum M = 0$

$$E_1 x_1 + E_2 x_2 + E_5 x_5 - E_3 x_3 - E_4 x_4 = 0$$



Clay الـ $\phi = 0$

$$e_{active} = \sigma_v \cdot k_a - 2c \sqrt{k_a}$$

$$e_{passive} = \sigma_v \cdot k_p + 2c \sqrt{k_p}$$

$$\phi = 0.0 \Rightarrow k_a = k_p = 1$$

$$\therefore e_1 = -2c \cdot \sqrt{1} = -2c$$

$$e_2 = \sigma_v - 2c$$

$$= (\gamma \cdot h) - 2c$$

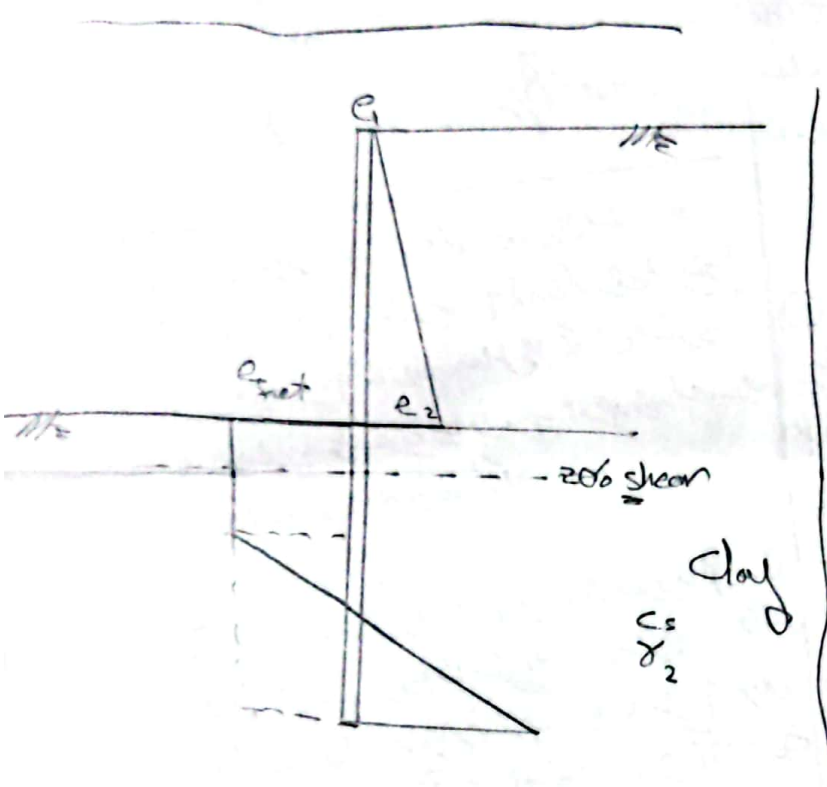
$$e_{s,net} = \sigma_3 \text{ left (Passive)} - \sigma_3 \text{ Right (active)}$$


$$= 4c - \gamma H$$

$\gamma H < 4c$ \therefore $e_{s,net} > 0$
 فتكون التربة في حالة الضغط

$$e_{t,net} = \sigma_4 \text{ Right (Passive)} - \sigma_4 \text{ left (active)}$$

$$= 4c + \gamma H$$




 HM Engineer
 engineer 22.6m

من طرف الـ $\phi = 0$