

٢٥٥

... then complete ...

* Bearing Capacity from Standard Penetration Test (SPT):

قدرة كواب البرنج كإبستى

بذبح البرنج كإبستى للتربة إلى تحت الفاوندين منه إلى مؤتمرها
لأنه فاجيد عليها سرعة

← مقدار النزول :

* بعدد قوة التربة

← المواصفة تتحدي أنه بتسجيل كم هزبة (N)

لزم لثمن أنزل أو 15 cm ← ما دخلوا إلى إبت

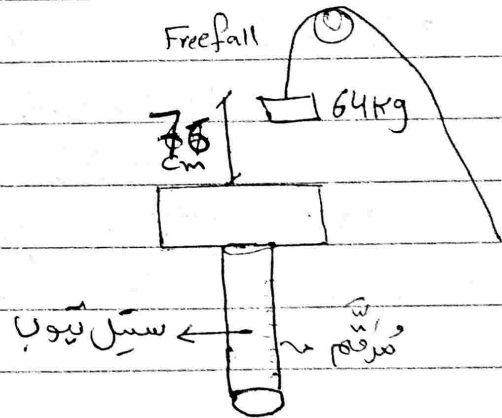
كثرت هزبته التجلوس (Setting) (بلا طوائفة بالبول)

← بعدها بتخصه كم هزبة لتاني 15 cm

وكم هزبة لثالث 15 cm

ومجموع هازى الضربات هو اللي بتحتاجه

بإبسات



مجموع الضربات اللازمة لنزول 15 cm ، ثالث 15 cm ، و SPT value

ليس يفعل الضربات في فترتين 1P
 لأنه إذا طلع عدد الضربات بأحد الفترتين 50 ضربة ، فالضرب يكون
 على 50 فالقيمة غير صالحة

يبدل القيمة دقيقة جداً (أو الفحص مناسب لأي نوع)
 لجميع أنواع التربة granular clay

لا يتم فعل الفحص أكثر منه سوب ، فينزل ويفيد التجربة

يمكنه فعل أكثر منه فحص في حال كانت النتائج متباينة (السول فير اختلاف ملاحظ)

عند إزالة الوزن لا ينفك طاقته في الفحص ، لأنه حدث فقدان منه الإمكان بالبركة

أفضل الفحص بالموقع ، كما أنه عدد الضربات $N_{70} = 20$
 20 لتر تنزل الأسطوانة تأتي 15 cm ، ثالث 15 cm

عند إزاحة الطاقة يادل 70% وفقدانه 30%

Example: $N_{60} = ??$

كلما زادت كمية الطاقة ، مستوية بقل عدد الضربات ، اللازم

$$E_{r70} \times N_{70} = E_{r60} \times N_{60}$$

$$0.7 \times 20 = 0.6 \times N_{60}$$

$$N_{60} = 23.3$$

$$\approx 23 \text{ blows}$$

يقرب العدد الصحيح الأمل 11P

لأنه إذا قربناه لعدد أكبر فخطأنا ، إننا نعتبر السول أكبر قوتها
 عند ماص الطبيعة

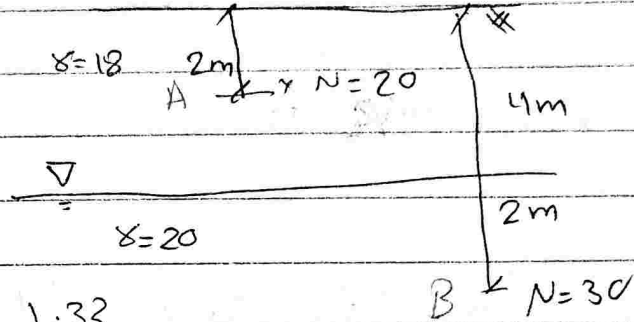
إذا أعطى عدد ضربات بدون توفير مقدار الطاقة ، فيعتبرها N_{70}

• عدد الضربات التي يتوجب من الموقع أصليا N_f
 • $N_{corr} = N_f (CN)$ ← correction

$$CN = 0.77 \log \frac{1915}{\sigma}$$

* Example:-

$$N_{corr} 60 = ??$$



* A± A = ??

$$\rightarrow CN = 0.77 \log \frac{1915}{2 \times 18} = 1.33$$

$$N_{70 corr} = 20 \times 1.33 = 26.6$$

$$0.7 \times 26.6 = 0.6 N$$

$$N = 31.1 \approx 31 \text{ blow}$$

* A B = ??

$$\rightarrow CN = 0.77 \log \frac{1915}{(4 \times 18) + (2 \times 10)} = \boxed{0.92}$$

$$N_{70 corr} = 30 \times \boxed{0.92}$$

$$0.7 \times \uparrow = 0.6 \times N \rightarrow \text{Then calculate } N.$$

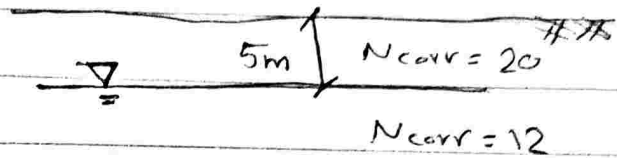
• كما ذكرنا سابقا، فإننا نحتاج إلى تصحيح عدد الضربات التي يتوجب من الموقع أصليا، ليصلنا إلى القيمة الصحيحة (corrected value) N_{corr} .

← في حال عدم الفحص بالصيف تكون قيمة الضربات أكبر من الستة
 كما هو مبين، لذلك نأخذ القيمة التي أعلنها بالصيف ونضربها بـ $\frac{1}{2}$.

* Example :-

The result Take

In summer ?



So Which value we have to use ?

$$N_{corr} \times \frac{1}{2} = 20 \times \frac{1}{2} = 10$$

* Approach [1]

باعتبار N الضغط و c التماسك

$\Rightarrow \phi = \sqrt{20 N_{corr}} + 20$ For granular soil $\Rightarrow c=0$

معرفة ϕ من نوع التماسك (state of the soil)

Compaction \rightarrow التماسك من نوع التماسك

« lesse , Medium , compacted »

ϕ من جدول التماسك

$\Rightarrow q_u = K N_{corr}$, $K = 0.25$ For cohesive soil
For ksf unit

$K = 12$ For kpa

* For cohesive soil :

[1] Terzaghi $\Rightarrow c = 0.066 N_{corr}$ tsf

[2] Sowers \Rightarrow (a) high plasticity (P.I = 20-40)
 $c = 1.8 N_{corr}$ KN/m²

(b) Medium plasticity (P.I = 10-20)
 $c = 7.6 N_{corr}$ KN/m²

(c) Low plasticity (P.I = 5-10)
 $c = 3.8 N_{corr}$ KN/m²

معرفة c و ϕ من الجدول (CPT soil)

* Approach 1

→ N الكتل و c التماسك

→ $\phi = \sqrt{20 N_{corr}} + 20$ For granular soil $c=0$

(state of the soil) ϕ بالآلاف نوع التربة
 Compaction \rightarrow ϕ التربة من التربة
 (Lesser, Medium, compacted)
 ϕ لا تتغير مع التربة



* For cohesive soil:

1) Terzaghi $\Rightarrow c = 0.066 N_{corr} \text{ tsf}$

2) Sowers \Rightarrow (a) high plasticity (P.I = 20-40)
 $c = 1.8 N_{corr} \text{ KN/m}^2$

(b) Medium plasticity (P.I = 10-20)
 $c = 7.6 N_{corr} \text{ KN/m}^2$

(c) Low plasticity (P.I = 5-10)
 $c = 3.8 N_{corr} \text{ KN/m}^2$

→ ϕ و c في (cohesive soil) لا تتغير مع التربة

* Approach [2]: Bowels suggest that:

$$\Rightarrow q_{net(allow)} = 19.16 N_{corr_{SS}} F_d \left(\frac{s_e}{25.4} \right) \quad B \leq 1.22 \text{ m}$$

لأن الفأكتور أدف سيغما
موجود في المعادلة

$$\Rightarrow q_{net(allow)} = 11.98 N_{corr_{SS}} F_d \left(\frac{3.28B+1}{3.28B} \right)^2 F_d \left(\frac{s_e}{25.4} \right) \quad B > 1.22 \text{ m}$$

• $F_d = \text{depth correction Factor} = \left(1 + 0.33 \frac{D_f}{B} \right) \leq 1.33$

• s_e : tolerable sett, in mm \Rightarrow الحد الأقصى للهبوط المسموح به

Core Penetration Test:



• انقبض الاكسبر الى قبل تقريباً ، بعده اُدروا
اذا كان في آثر الماء

• For sand

$$E_s = 500 (N_{55} + 15)$$

• For clay Normally consld. \rightarrow

$$E_s = (250 - 500) c$$

لما
تكون
الطبقة
التي
تحتها
الطبقة
التي
تحتها

• For over consld. clay \rightarrow

$$E_s = (75 - 1000) c$$

وتكون
الطبقة
التي
تحتها
الطبقة
التي
تحتها

$E_s = 2.5 q_c \rightarrow$ for squar. and circular Pond

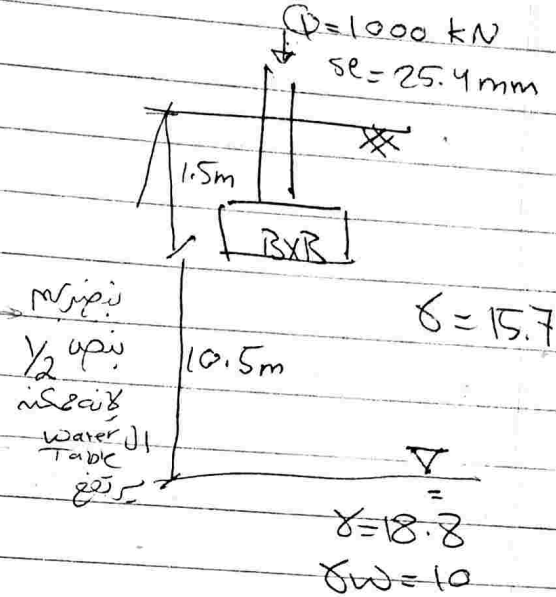
$E_s = 3.5 q_c \rightarrow$ for strip footing.

$q_c =$ cone penetration test

• Example: For the footing shown result of (SPT) are:

ملاحظات: N_{70} \rightarrow N_{60} \rightarrow N_{100}

Depth	N_p	$CN_{c=60}$	N_{corr}
2	3	1.37	4.10
4	7	1.14	8
6	12	1	12
8	12	0.91	10.9
10	16	0.84	13.4
14	12	0.75	8.9
16	14	0.72	10
18	18	0.62	12.4



avg $N_{corr} = 9.96$

• Boulders لا تؤثر في سعة بنوع بلاد γ \rightarrow $B > 1.22m$ \rightarrow γ \rightarrow γ_{sat} \rightarrow γ_{sub}

• γ_{net} \rightarrow γ_{sat} \rightarrow γ_{sub} \rightarrow γ_{net} \rightarrow γ_{sat} \rightarrow γ_{sub} \rightarrow γ_{net}

$0.55 N_{corr} = 0.7 \times 9.96$

$N_{corr_{55}} = 11.6 \approx 11$

$\gamma_{net} (all) = 11.98 (11) \left(\frac{3.28B+1}{3.28B} \right)^2 F_d \left(\frac{25.4}{25.4} \right)$

$= 131.78 ()^2 F_d$

$F_d = 1 + \frac{0.33(1.5)}{B} = 1 + \frac{0.495}{B} \leq 1.33$

Assume

$$\beta \quad 2.5 \quad T-d \quad 1.198 \quad \left(\frac{3.28B+1}{3.28B} \right)^2$$

fall out

$$Q = q_{\text{net}} \times \text{area}$$

2.3 1.215

1.283

205.4

1086 > 1000

OK.

use $\Rightarrow B = 2.3m$

نتيجة حساب القوة

1242 > 1000