狭小な場所の地盤支持力の確認に。

ELEFOOT エレフット

ELEFOOTは動的試験から換算式を用いて支持力を推定するのではなく、平板載荷試験と同様に直接載荷試験により「荷重-沈下曲線」から簡易的に地盤支持力を求めます。



こんな現場に

- ・延長の長い擁壁、面積の広い構造物の支持力確認に
- ・事前調査での支持力の推定に(地質調査・スウェーデン調査の補完業務に)
- ・狭小の立坑内・擁壁の地盤支持力の確認
- ・セメント表層改良地盤の支持力確認に
- ・設計者・施工業者さまの自主管理データとして
- ・現場工程を迅速に進めるために簡易的に試験を行い次の工程に!
- ・支持力不足ならすぐ対策の打合せができます

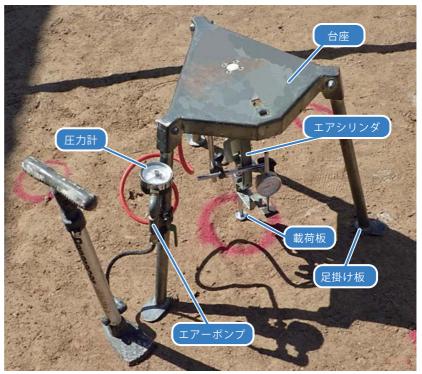
対応地盤:粘土、砂質土



載荷位置



載荷板



試験装置

データシート

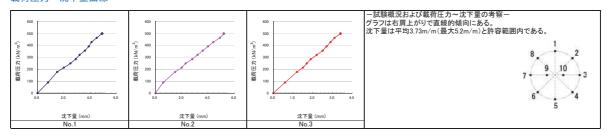
入力個所(着色部)	設計許容支持力度		地震時 常時 構	造物 一般構造物	安全率 3.0	
①設計時の極限支持力度	②計画最大荷重の目標値	③計画最大荷重	④載荷板直径	⑤最大ポンプ目盛値	⑥必要反力	
(設計入力条件より)	(①×安全率(1.50))	(選定表より②以上の値)	(選定表より)	(選定表より④に対応した値)	(選定表より④に対応した値)	
300 kN/m2	450 kN/m2	498 kN/m2	30 mm	0.28 Mpa	0.422 kN	

データ名												•	
ポンプ目盛	計測変位目盛値(mm)								必要反力	載荷板面積	載荷圧力		
(Mpa=N/mm ²)	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	(kN)	(mm ²)	(kN/m^2)
0.00	345.2	330.0	342.5	340.1	334.2	353.0	343.0	346.0	342.5	338.0	0.000	707	0
0.05	346.0	330.6	343.1	341.0	334.8	353.2	343.8	346.7	343.0	338.8	0.075	707	89
0.10	346.7	331.5	343.7	341.8	335.1	353.5	344.2	347.5	343.5	339.5	0.151	707	178
0.12	347.2	332.0	344.0	342.2	335.3	353.7	344.6	348.0	343.6	340.1	0.181	707	213
0.14	347.7	332.3	344.2	342.5	335.7	353.9	344.9	348.3	343.7	340.3	0.211	707	249
0.16	348.1	332.8	344.4	342.9	336.0	354.0	345.1	348.6	343.8	340.5	0.241	707	284
0.18	348.4	333.2	344.7	343.1	336.2	354.1	345.3	348.9	343.9	340.9	0.271	707	320
0.20	348.8	333.6	345.0	343.3	336.5	354.3	345.6	349.2	344.1	341.1	0.302	707	356
0.22	349.1	334.0	345.2	343.6	336.7	354.6	345.8	349.6	344.3	341.3	0.332	707	391
0.24	349.3	334.4	345.4	343.8	336.9	354.8	346.0	349.9	344.4	341.5	0.362	707	427
0.26	349.7	334.9	345.6	344.0	337.1	355.0	346.2	350.3	344.5	341.9	0.392	707	462
0.28	350.1	335.2	345.9	344.2	337.3	355.2	346.5	350.6	344.7	342.1	0.422	707	498
0.30											0.452	707	533
0.32											0.483	707	569
0.34											0.512	707	60.4

0.56											0.844	707	996
0.58											0.875	707	1031
0.60											0.905	707	1067
0.62											0.935	707	1102
0.64											0.965	707	1138
0.66											0.995	707	1173
0.68											1.025	707	1209
0.70											1.056	707	1244
計画荷重時の勾配	89	89	142	178	177	178	142	101	237	118	計画最大荷重まで載荷を行なっ	- ていない場合, 「 - 」表示,	Lなる
初期勾配	119	119	148	105	198	356	148	119	178	119	初期勾配の計算範囲内で沈下量	- よが0の場合、「-」表示と	なる
勾配による判定	OK	計画最大荷重まで載荷を行なっ	- ていない場合は「NG」です										
全沈下量(mm)	4.9	5.2	3.4	4.1	3.1	2.2	3.5	4.6	2.2	4.1			
沈下量による判定	OK	全沈下量が20mm以上、かつ加E	E時1段階沈下量が5mmル	以上の場合「NG」です									
- 孝容 -				•	•		•	•		•			

ー 号宗一 「エレフット」による載荷試験では、計画最大荷重に相当する圧力まで載荷した状態で、初期勾配からの勾配に変化が見られない場合と、初期からの沈下量が20m/mを超えない範囲 で且つ一段階の沈下量が5m/mを超えない範囲内において、「設計時の極限支持力度以上の支持力がある」と判断する。本試験では、下記の結果を得た。 グラフの伸びや沈下量等から判断して設計許容支持力度 100kN/mの支持力を有すると判断する。

載荷圧力~沈下量曲線



試験結果の評価方法

- 1段階の沈下幅が5mmまたは最大荷重時の累計沈下量が20mmに達している場合は極限支持力を超過しているものと判断し、「設計時の極限支持力以上の支持力はない」ものとする。
- 全計画最大荷重に相当する圧力まで載荷した状態で、個々のデータのばらつき、試験において人的ミス、測定地盤の均質性(礫の影響)の判断を目視により行う。
- 3 計画最大荷重時の勾配が、初期勾配 1 / 3倍以上か以下かを算出し、判定を行う。(下図参照)
- 4 NGデータが多く判定される場合は発注者との協議の上、測定回数を増やしデータの精度を高めるか、他試験の実施を検討する。

判定基準例

判断		判定による対策例					
OKと判断	折できる数	一般的構造物の場合					
А	10ヶ	0					
В	9∼8ヶ	0					
С	7∼6ヶ	$\bigcirc \cdot \triangle$					
D	5~3 <i>f</i>	×					
Е	2∼0ヶ	×					

- ◎ ・・・ 支持力は確保されており次の工程に進む。
- … 支持力はほぼ確保されており次の工程へ進む。
- △ ・・・ 支持力は一部不安があるため、発注者と協議する。
- 〈協議例〉 ①次の工程へ進める。②再度周辺で「エレフット」の試験をする。 ③平板載荷試験等を含め他の試験をする。 ④その他
- × ··· 不足と思われるため、対策を協議する。
- 〈協議例〉●工程変更 ②置換え、地盤改良、杭基礎 ❸その他

載荷圧力一沈下量曲線

