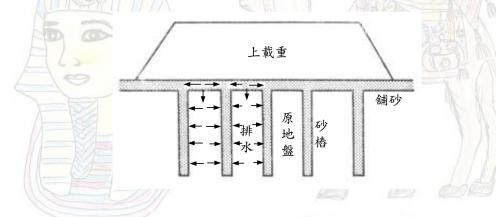
海上地盤改良工砂樁排水施工法

砂樁排水施工法是如下圖,在黏質土地盤內將直徑 40~50cm 砂樁,以必要間隔打設入黏性土地盤中,在地面加載重,促進黏質土的排水,加速壓密,增強承載力,終止下陷。



本工法不論在海上或陸上,均不需要特殊機械或裝置,具有經濟性,施工 簡便,特徵如下:

- ① 過往業績良好
- 2011 埃及尼羅河之旅
- ② 部份換砂可增加強度
- ③ 直徑大可使用大排水係數砂,排水能力強
- ④ 陸上、海上均可
- ⑤ 施工管理比較複雜
- ⑥ 超軟弱地盤砂椿自立困難
- 1. 砂椿排水法

砂樁排水是加載不會破壞地盤程度的載重,承受載重壓力,促進軟弱層壓密,會增強地盤強度。依 Terzaghi 的 1 維壓密理論,黏性土的壓密必要時間與排水距離的自乘成正比,欲縮短壓密時間,可利用縮短排水路。

壓密時間與排水距離的關係可以下式表示

$$t = \frac{D^2 T_{\nu}}{C_{\nu}}$$

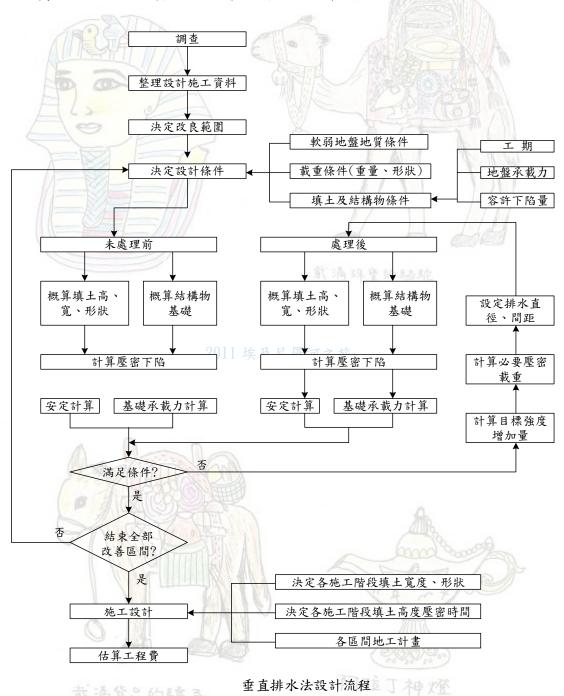
t: 壓密必要時間(day)

D: 排水距離(m)

C_{\(\nu\)}: 壓密係數(cm²/day)

T_{\u00a}: 依壓密度(U)求得時間係數

即縮短排水距離 D 就可加速壓密時間,利用此原理改良強化軟弱地盤的工法稱為砂樁排水法。本工法可在軟弱地盤中置入砂椿,使之成為排水通路,在上方加載使地盤中發生的過剩空隙水排除,促成壓密下陷,短時間內增強軟弱地盤的承載力,防止下陷為其目的。砂樁排水法設計流程如下



砂樁排水法設計與其他工法同樣,必須與結構物本體設計同為一體,不可分制單獨設計,設計時應假定下列事項進行設計。

- ① 目標強度增加量
- ② 容許下陷量(容許結構物未來下陷量)

③ 施工範圍

上述因素必要充分考量結構物安定、作用於結構物土壓、地盤承載力、容許結構物下陷量等作決定。

與本工法設計有關地質條件為原地盤非排水強度、強度增加率、單位體積重量、壓密係數、體積壓縮係數、過壓密載重、壓密層厚度、填土剪應力強度及單位體積重量等,參考土壤。

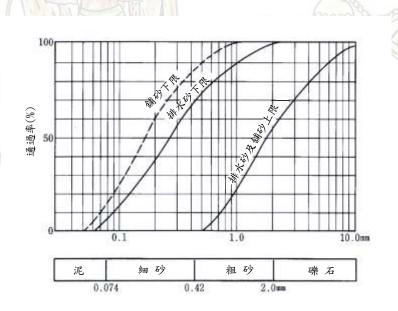
1) 土壤試驗

設計砂樁排水法時,必要土壤試驗如下表

試 驗	項目
標準貫入試驗	
	天然含水比,空隙比、液性臨界、
物理試驗	塑性臨界、土粒子比重、飽和度、
	單位體積重量、粒度分佈
医家计队	壓縮指數、體積壓縮指數、壓密降
2 图 武	伏應力、壓密係數、透水係數
剪力試驗	單軸壓縮強度、黏著力
3軸試驗	壓密非排水
透水試驗	
	標準貫入試驗物理試驗物理試驗

2) 排水材及舖砂透水性

① 排水材



排水砂及舖砂的透水性可利用透水試驗取得,但是通常依粒徑分佈即可斷判,上圖表示適宜粒徑。

② 舖砂

舖砂厚度,海中一般為1公尺,陸上為0.5公尺。舖砂排水能力小,會因水頭損失導致壓密時間變長,尤其是中央部份,因此必須選用排水性良好材料。

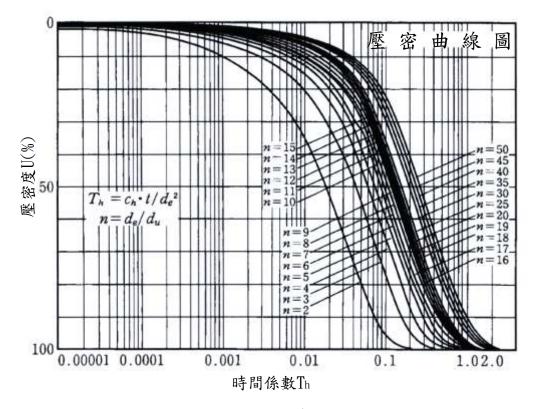
3) 排水樁間隔

砂樁排水間隔,由在工期內得到預定壓密度決定。砂樁排水通常以三角形或正方形配置打設。空隙水壓流入排水樁內的範圍為對各排水樁為等距離的面所涵蓋,可為6角形或正方形,為解析方便通常以等面積圓換算,稱為等值有效圓,其直徑 De稱為等值有效直徑,與打設間隔 D 有下列關係。

3 角形配置時 d_e=1.05D 正方形配置時 d_e=1.13D

2011 埃及尼羅河之旅

對特定打設間隔,平均壓密度 U 可由下圖求得。



打設間隔速算圖

$$n = \frac{d_e}{d_u} \qquad , \qquad T_h = \frac{c_h t}{d_e^2}$$

du:排水椿直徑(m)

de: 等值有效圓直徑(m)

Ch: 水平方向壓密係數(cm²/min)

Th: 水平壓密時間係數

T: 壓密開始後的時間(day)

4) 改良後下陷量

改良後下陷量可利用上述各種排水材間隔求得的平均壓密度 U,依 基礎地盤陷所述下式估算

$$S_{ti} = U_i(T_{vi})S_i$$

5) 改良後地盤強度

改良後地盤強度可利用上述各種排水材間隔求得的平均壓密度 U,依土壤 所述下列壓密引起粘性土強度增加公式計算。

$$\Delta c_u = \Delta p(c_u / p)U$$

- 2. 施工
- 1) 舖砂

舖砂目的有2:

- ① 避免砂椿打設時擾動原地盤。
- ② 防止砂樁打設後從砂樁湧上間隙水向側邊逸散,作為透水層必須與砂樁連結。

舖砂是投入軟弱地盤上,舖砂厚度太薄時,會擾動海底面的軟弱地盤,致使黏土混入砂內,應注意。舖砂厚度太厚時,會增加打椿困難度。應考量施工方法及地質狀況決定舖砂厚度,通常海中為1公尺,陸上為0.5公尺。施工機械可使用吊斗船、運砂船或撒砂船,通常撒砂船的撒砂均勻度優於使用抓斗撒砂,同時滲入現地盤的砂量亦較少。滲入現地盤的砂與黏土的混合厚度,依抓

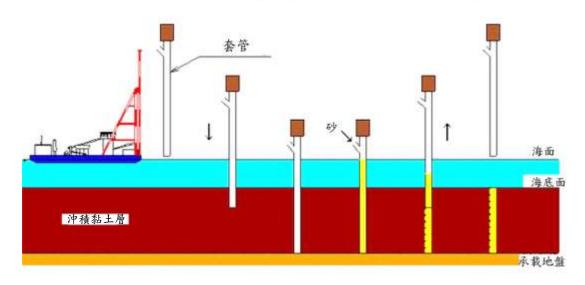
斗投入約為 10~30cm, 撒砂船為 5~10cm。舖砂整平可利用潛水夫、吊斗船、整平用駁船等施工, 凹凸起伏的容許差一般約為±30cm。

2) 砂椿打設

舖砂作業完成後,進行砂樁打設作業,使用砂樁船打設砂樁順序如下圖

砂樁打設順序

①投定 → ②打人→ ③打投完成 → ④投入砂 → ⑤拔出 → ⑥完工



摘譯自: http://www.fudotetra.co.jp/geo/kouhou/atsumitsu_sokushin/cfdrain/index.html

砂椿打設方法如下表所示

費孔法		砂樁設定法		
有套管	閉端	振動打入 打入 壓入 噴水槍排土	壓氣 浸水 自然落下	振動拉拔
有套管	開端 地螺鑽排土 回轉冷却固化 有套管 打擊冷却固化		静拉拔	

港灣工程通常使用閉端套管用振動錘將砂樁振動打入,目前砂樁船最多為 12 連裝,最大打設深度可達 50m。

打設作業時,應注意不可給套管過大打設力,到達預定深度時,如上圖, 將砂從上部投入,將套管底端打開,緩緩拔出套管。此時為防止砂椿產生斷 點,應灌水或利用壓縮空氣加壓。同時在砂面利用砂面計一邊記錄一邊調整套管拉拔速度。為加速砂的落下可灌水或加壓,砂樁不宜傾斜盡可能保持垂直,確認每根砂樁的投入砂量,砂樁位置誤差容許範圍約為±20~30cm,砂樁打設完成後進行載重作業。

載重量應注意堆土材料的單位體積重量、事先預定載重期間,觀測下陷量,利用下述監測鑽探或水壓計觀測確認強度。

3. 施工管理

施工時,施工管理應注意下列事項:

① 舖砂及砂椿用砂品質

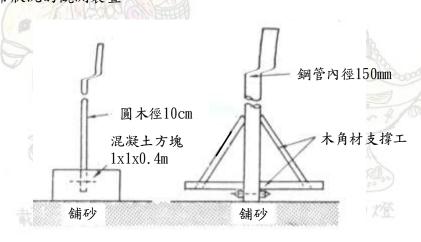
依 Terzaghi ,砂的 15%粒徑 (D_{15})宜在為黏土層 (D_{15})4 倍以上及黏土層 85%粒徑 (D_{85})4 倍以下間。

② 砂椿成形(允收)狀態

砂樁不宜傾斜盡可能保持垂直、應每根精確施工。

③ 下陷觀測

將實測下陷量與理論結果比較,推估強度增加量及壓密度,必要時可設置 探測異常狀況的觀測裝置。



下陷板

觀測點越多越好,一般依工程重要度、軟弱地盤強度及地盤下陷狀況決定。在設置監測鑽探處一定要觀測,延長方向重點設置即可。對橫斷面,含監

測鑽探及間隙水壓測定點等施工管理觀測點,宜在砂樁施工區域內外設置觀測點。有可能的話,宜對各層別觀測其下陷,這是件難事,觀測方法是使用如上圖所示下陷板或方塊,其設置及設置後的管理必須小心,否則會發生下陷板傾斜或損害。

④ 監測鑽探

下陷觀測及下述間隙水壓測定確實可信賴時,可不用進行監測鑽探檢測。 否則同一地質狀態同一設計施工狀態的區間至少要選定1個觀測點,對同一地 質的區間宜設置於先行施工處,以期盡快確認地盤強度盡快施工。

⑤ 間隙水壓測定

間隙水壓是瞭解地下土質內時時刻刻連續變化的有效方法,除能了解壓密 變化外,將全壓力扣除間隙水壓就可知有效壓力,亦可提升下陷計算精度。

比較加載重引起地中應力增量與間隙水壓上昇量、檢測載重量或應力分佈、求取工地現場的壓密度或壓密係數,都可成為施工管理的指標。

2011 埃及尼羅河之旅

回海洋工作站 回港灣工程施工



載滿貧品的驢子



即可可有政