大型土槽での模型地盤作製および貫入試験での地盤評価

東洋建設㈱ 正会員 〇佐藤 友哉

同上 正会員 鶴ヶ崎 和博

同上 正会員 河田 晃靖

1.はじめに

室内の大型土槽にて、2回にわたって相対密度の異なる模型地盤を作製した. 地盤は密度管理を容易にするために乾燥状態で定量の砂を投入し作製した. 作製した地盤は、電気式コーン貫入試験および標準貫入試験を行って砂地盤強度を評価した.

2.地盤作製方法

模型地盤は東洋建設(株)所有の大型土槽(幅6.4m×6m×深さ4.9m)内に、宇部珪砂6号を用いて、相対密度(以下: D_r)60%の地盤と100%の地盤を2回に分けて作製した.用いた宇部珪砂6号の物理特性を表-1に、粒径加積曲線を図-1に示す.また大型土槽の全景を図-2に示す.なお、大型土槽には移動台車が設置されており、のちに示すコーン貫入試験はこの上に搭載したジャッキを使ってコーンを貫入させた.

模型地盤は、最底部に排水層としての礫層(粒径 5~50mm、平均層厚 20cm)および化繊のメッシュシートを敷設し、その上に砂を設置してい

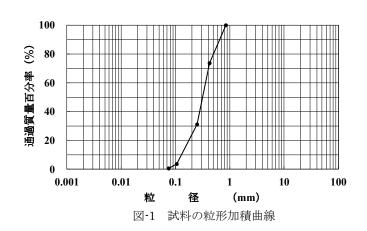


表-1 試料の物理特性

試料名	宇部珪砂6号
土粒子密度 ρ _s (g/cm³)	2.639
平均粒径 D ₅₀ (mm)	0.336
最大間隙比 e_{max} 乾燥密度 ρ_d	1.011 1.312(Mg/m ³)
最小間隙比e min 乾燥密度ρd	0.579 1.672(Mg/m ³)



図-2 大型土槽全景

った. 砂層は土槽内を 3 ブロックに分けて, D_r60 %では層厚 20cm ずつで, D_r100 %では層厚 10cm ずつで投入・均し・転圧を繰り返しつつ仕上げていった.密度管理は所定重量と地盤高さを計測しつつ行った.砂地盤の層厚は 1.5m とした.なお地盤作製時の砂は全て乾燥状態としている.図-3,4 に模型地盤作製時の転圧状況と高さ計測状況を示す.



図-3 地盤転圧状況



図-4 地盤高さ計測状況

キーワード 模型地盤,相対密度,大型土槽,コーン貫入試験,標準貫入試験 連絡先 〒663-8142 兵庫県西宮市鳴尾浜 1-25-1 東洋建設㈱鳴尾研究所 T E L 0798-43-5903

3.模型地盤の評価

作製した模型地盤に対して, 電気式コーン貫入試験(Vertek 社製 10t コーン,以下,CPT)を 行って貫入抵抗力を調べるとと もに、Dr100%については標準貫 入試験(以下, SPT)も併せて行っ た. 図-5 に CPT の状況を示す. コーンはセンターホールジャッ キを用い, 速度 1cm/秒程度で地 盤に貫入させた. 図-6 に CPT の 結果・先端抵抗〜地盤深さの関 係を示す. 図より, D_r60%では 深さ 1m 程度で約 3MN/m² を, Dr100%では深さ 0.8-0.9m 程度 で約 20MN/m² を先端抵抗とし て記録した.



(1) 全景(移動台車上のジャッキで貫入)



(2) 拡大(ロッドから先端部分)

図-5 コーン貫入試験(CPT)状況

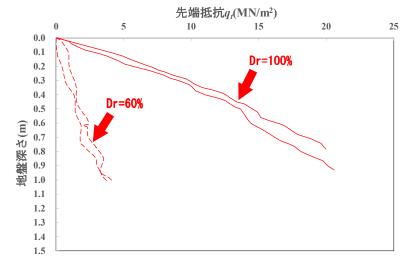


図-6 先端抵抗~地盤深さの関係

4.おわりに

今回,室内の大型土槽にて,2回にわたって相対密度の異なる模型 地盤を作製した.そして,作製した地盤は,電気式コーン貫入試験 および標準貫入試験を行って砂地盤強度を評価した.

その結果,以下のような知見が得られた.

1)コーン貫入試験の結果, D,60%では深さ 1m 程度で約 $3MN/m^2$ を, D,100%では深さ 0.8-0.9m 程度で約 $20MN/m^2$ を先端抵抗として記録した.

2)標準貫入試験の結果,深さ約1m にてN値20-25程度を記録した. 3)地盤密度の一様性とコーン強度の直線性より,先端抵抗 q_t (MN/m²)は,換算N値を使って,先端抵抗 q_t =Nで近似できる.

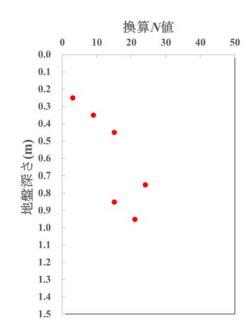


図-7 N値と地盤深さの関係