地盤内の空洞形成に伴う地表面変位による陥没の予知および吸い出し抑止法の研究

港湾空港技術研究所 正会員 〇工代 健太 港湾空港技術研究所 正会員 佐々 真志 港湾空港技術研究所 非会員 梁 順普

高田 康平

港湾空港技術研究所 非会員

1. 研究目的

吸い出しによる空洞陥没を地表面の変位観測により予知することを目標に、大型吸い出し可視化実験により 地盤内の空洞の深さや大きさと地表面変位の大きさ及び範囲の関係性について検討した.また、フィルター材 を用いた吸い出し抑止法の体系化に向け、様々な粒度の裏埋砂に対するフィルター材の吸い出し抑止効果を各 種水理外力下において検証した.

2. 地盤内の空洞の発達と地表面変位の相関関係の検討

本検討では図-1に示す大型吸い出し可視化装置を用いた.土槽前面はガラス製であり,吸い出し過程を観 察することが可能である.また,地表上 20cm, 2 列横 10cm 間隔の 54 台のレーザー変位計により地表面の変 位の多点同時観測することが可能である.著者らの既往研究 いでは不飽和地盤に働くサクションが空洞の大き さや形状などの吸い出しによる空洞形成・陥没過程に大きく影響することが示されている.以上を踏まえて, 粒径が細かくサクションが比較的大きい糸満産海砂と粒径が粗くサクションが小さい前島産海砂を裏埋砂に 用いた. 粒径加積曲線は図-2 に示す. 表-1 に示すとおり地盤高及び水位変動幅を変化させた 4 ケースで以下 の通り実験を行った.実験開始時に初期水位を土層下端から10cmに設定し、地盤中にサクションが働く状態 を再現した後,吸い出し口を幅 3cm 開き,左右の昇降機を約 50cm/min の速度で各ケースの水位変動幅分同じ タイミングで上下動させ一次元的な水位変動を与えた. 図-3 に Case1 の間隙水圧およびサクションの経時的 な変動を示す(図の凡例の番号は図-1の計測器設置位置).また,図-4に Case1 と Case2 の地盤内で発達する 空洞の写真と地盤中央線(前面から 20cm 奥)の地表面変位分布を代表的な時刻について示す. Case1 の 390 秒後(陥没 80 秒前)と Case2 の 540 秒後(陥没 6 秒前)から,空洞が発達すると空洞の直上で地表面変位が 見られることが分かる.また、各ケースの時刻ごとの結果を比較すると空洞の幅 B が大きく、空洞の深さ L (L は図-4 の L_c , L_L , L_R の平均)の値が小さいほど地表面変位量の最大値 d_{max} が大きいことが分かる. そ こで全ケースについて d_{max} が大きく変化した各時刻で空洞の幅 B と空洞の深さ L の比(B/L)と d_{max} の関係を プロットした結果を図-5 に示す.水位変動幅によらずサクションが異なる砂ごとに dmax と B/L に高い相関が あることが分かる.また, 図-3に Casel の例を示すように,全ケースとも水位が上昇しサクションが低下し たタイミングで陥没が発生した.





3. フィルター材を用いた吸い出し抑止法の実験的討

著者らの既往研究いでは均等係数が3以上のフィルター材 を用いた場合に中央粒径比(フィルター材の中央粒径/裏埋

砂の中央粒径)20程度以下で裏埋砂の粒度によらず吸い出しを抑止できることが示された.本研究では図-2 に示す均等係数が3以上の4種類の混合珪砂(B-1~4)と6種類の砕石を用いて系統的な要素試験を行い、裏 埋砂の均等係数も3以上の場合は中央粒径比25程度まで十分な吸い出し抑止効果が示された.そこで図-1に

花橋

0.2 0.4

cm)

地盤面の変位

0.8

RЛ 図-5 空洞の B/L と地盤変位の相関式

1.0 1.2

示す位置にフィルター材(砕石 2.5-20mm-1 図-2)と裏埋砂(B-3 図 -2) (中央粒径比 25.88) をセットし, 表-2 に示す3 種類の水理外力を 載荷し,吸い出し抑止効果の検証実験を行った.各外力の再現方法は 著者らの既往研究 いと同様である. 図-6 に示す各外力載荷後の地表面

変位分布と実験後の地盤の写真から フィルター材の直上で変位や空 洞が見られず吸い出しが抑止さ れていることが分かる.





=4.153(B/L R²=0.952

1.4 1.6

4. 結論

様々な粒度の裏埋砂を用いた一連の大型吸い出し可視化実験と系統的な要素試験により以下の結論を得た. ・サクションが異なる裏埋砂ごとに地盤内の空洞の規模や深さと地表面変位の間に密接な相関関係があり、本 実験で用いた海砂の空洞の B/L と地表面変位の相関式を得た.

・地下水位の上昇に伴い、サクションが低下するタイミングで陥没が発生する。

 ・フィルター材と裏埋砂の均等係数がともに3以上の場合、中央粒径比25以下で強い水理外力下においても 十分な吸い出し抑止効果を発揮する.

参考文献

1)工代 健太・佐々 真志・梁 順普・後藤 翔矢:「様々な水理外力下における地盤内の空洞形成・陥没の進行過程および吸い出 し抑止法の研究」, 土木学会論文集 B2 (海岸工学), Vol.75, No.2, I_937-I_942, 2019