様々な水理外力の作用に伴う空洞形成・陥没の進行過程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 正会員 梁 順普

港湾空港技術研究所 正会員 後藤 翔矢

1. 研究目的

本研究では港湾施設の吸い出しの進行過程および吸い出し抑止法の検討を目的とした.まず,大型吸い出し 可視化模型装置を用いて,波や潮汐から受ける水理外力下における吸い出しの進行過程を検討した.次にフィ ルター層の目詰まり作用を利用した吸い出し抑止法に着目し,水理外力下での吸い出し抑止効果を実験的に検 証した.

2. 様々な水理外力下における吸い出しの進行過程の検討

本検討では図-1 に示す大型吸い出し可視化模型装置を用いた.装置の寸法は図に示す通りである.土槽前 面はガラス製であり、吸い出し過程を観察できる.装置に取り付けた各計測器の位置と土層の寸法を図-2 に 示す.裏埋砂には沖縄糸満産の海砂(図-3)を用いた.昇降機と外付けポンプを用いて土層の下部および左右 側方の水槽の水位をコントロールし,表-1 に示す各水理外力を発生させた.水理外力下における吸い出しに 伴う地盤内の空洞の発達および陥没過程を見るため、初期水位を土層下部から10cmに設定し、地盤中にサク ションが働く状態を再現した. さらに, 吸い出し口を幅 3cm 開き, 空洞の長辺が数十 cm 程度になった段階で 各水理外力を与えた.そして、粒子解析ソフト PIV を用いて実験中の模型前面の動画を画像解析し、吸い出 される裏埋砂の動きを可視化した.図-4に各位置の間隙水圧およびサクションの経時的な変動を外力1,外力 2について示す.外力1、外力2でそれぞれ7~8kPa,2~3kPa程度の間隙水圧の周期的な変動幅が見られる. 図-5 に PIV により求めた代表的な時刻の空洞の写真と土粒子の速度ベクトルの分布図を示す。特に外力1の 2 時点の空洞の写真を比較すると水理外力の繰り返し負荷に伴い,空洞が発達していることが分かる.図-5 の速度ベクトルの向きから,外力1では水位上昇に伴って削られた地盤が水位低下時に吸い出される様子が見 られる.外力2では主に波を入射した左側の砂が主に吸い出される様子が見られる.図-6に空洞陥没後の地 盤の写真を示す.外力1では陥没した穴の形が吸い出し口に対してほぼ左右対称であるのに対し,外力2では 波を入射した左側が大きく削られていることが分かる.図-4のサクション計2の結果から地盤下端から60cm 上においてもサクションが時間の経過に伴い全体的に低下しており空洞の陥没に影響したと考えられる.以上 から外力の向きが吸い出し過程に影響することが分かる.





3. フィルター材を用いた吸い出し抑止法の実験的検討

フィルター材の吸い出し抑止効果を砕石の均等係数と裏埋砂との中央粒径比(フィルター材の中央粒径/裏 埋砂の中央粒径)について簡易振動台を用いた系統的な要素試験により図-3に点線で示す砕石を用いて検討 した.その結果、均等係数3以上のフィルター材では中央粒径比が20程度以下で目詰まり効果を十分に発揮 することが分かった.以上を踏まえ、図-1に示すとおり0-40mm(均等係数3.208)に粒度調整したフィルタ ー材を1層目に敷設した.裏埋砂には飯豊珪砂5号(図-3)を用いて、中央粒径比は20.9とした.この条件 下で表-1の各水理外力を与えた.外力3により得られた1波分の間隙水圧変動を図-7に示す.2秒間で間隙水 圧が約8kPa変動しており、非常に大きな外力が再現できていることが分かる.図-8に示す各外力による地盤 天端の変位の空間分布より、フィルター材の上の位置する側点でも変位がほとんどないことが分かる.また、 空洞も形成されなかったことから水理外力下においても吸い出しが抑止されていることが分かる.



4. 結論

水理外力の繰り返し作用により空洞が発達し、外力の方向が空洞形成・陥没の進行過程に影響する.均等 係数3以上のフィルター材を中央粒径比20以下で設置した場合、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

・小林 孝彰・佐々 真志・梁 順普・後藤 翔矢:「吸い出しと空洞形成及び陥没過程の可視化と防止対策としてのフィルター層の有効性」,土木学会論文集 B3(海洋開発),Vol.74,No.2,I_264-I_269, 2018