波の繰り返し作用による吸出しの再現実験装置の試作

日本大学 正会員 熊野 直子 飛島建設 非会員 八倉巻 周平
奈良建設 非会員 園川 友梨 奈良建設 非会員 山本 紗央厘

ベオフラムシリンダー

1. はじめに

近年,土木構造物の老朽化が問題視されている。海岸構 造物の場合,一部が破損すると破損箇所に波が繰り返し作 用し,周辺地盤が空洞化することが報告されている。一旦, 空洞化した構造物に更に波が作用すると,構造物付近の地 盤が「吸出され」て空洞化が促進された結果,構造物が機 能低下に至ることが懸念されている¹⁾。この「吸出し現象」 は,波による載荷と地盤内部の間隙水圧の間の波形に位相 差が生じる際に発生するものとされている²⁾が,間隙水圧を 詳細に着目した研究はまだ少ないことから,ここでは,海 岸構造物の一部が破損したことを想定した模型実験装置を 試作し,その性能の確認を行った。

2. 実験装置

図1は実験装置の概要図と水槽である。模型地盤は幅70mm, 高さ75mm,奥行き40mmであり,その周面をジオテキスタイ ルを用いて覆った。模型地盤上面に板を設置しており,そ の中心に幅10mm,奥行き40mmの開口部を設けた。模型地盤 を設置した後,外水槽から脱気水を給水して模型地盤を飽 和させた。そして,信号を与えて水面に接した載荷板を上 下させることで波を再現した。また間隙水圧計は模型地盤 に3ヶ所(CH1:載荷板直下,CH2:地表面,CH3:地盤中央) 設置し,波力影響下での地盤内の間隙水圧を測定した。ま た,全体の荷重を載荷板に繋げた荷重計をもって計測した。

使用した試料は豊浦砂であり,相対密度は 90%に調整した。地盤作成方法は突き固め法である。図 2 は豊浦砂の粒径加曲線,表1は材料特性である。ここでは,0.5Hzの最小値 0Pa・最大値 85Pa 正弦波を与えた。

3.実験装置の検定

(1)間隙水圧計

地盤内部の間隙水圧を用いて測定するにあたって、その 精度の確認を行った。直径 150mm の水槽を図-1 の水槽以外 に新たに準備し、その側面にポーラスストーンと間隙水圧 計を 40mm 間隔で 3 台設置し、吸出し実験と同様な条件で載 荷させ、水槽内の水圧を測定した。図 3 は荷重計と間隙水 圧計の結果である。波形のゆがみは確認できるものの、荷 重計と間隙水圧計の増加量・波形は一緒になったことから、

荷重計 Ø e me ドセル 波信号発生装置 (1)全体概要図 茵 間隙水圧計 ○ 給・排水口 模型地盤 ジオテキスタイル - 不透水面 載荷板 - 30mm 280mm 100mm CH1 ← 9 80m CH2← CH3 ← 75mm 70mm 70mm 240mm (2)水槽概要図 図1 実験装置概要図 100 ②⁸⁰ 斟⁶⁰ ∎₩ 通過質量 춗₄₀ 胆 20 0 0.1 0.01 1 10 粒径(mm) 図2 粒径加積曲線 ****

· 11 11 11 11	
地盤材料	豊浦砂
土粒子密度 ρ_s	2.64 g/cm^3
最小密度 ρ_{dmin}	1.34 g/cm^3
最大密度 ρ_{dmax}	1.65 g/cm^3
乾燥密度 ρ_d	1.61 g/cm^3
相対密度 Dr	90.6 %

キーワード 吸出し,侵食,波動,空洞化,間隙水圧,海岸構造物 連絡先 〒101-8308 東京都千代田区神田駿河台 1-8-14 日本大学理工学部土木工学科 TEL 03-3259-0675 動的状況下で間隙水圧計による水圧の計測は可能であると 確認できた。与えた信号に対して計測された荷重とでは波 形にゆがみが生じているが,これは水槽側面と載荷板の間 での摩擦によるもとだと考えられる。

(2)ジオテキスタイルによる影響

本実験では模型地盤をジオテキスタイルを用いて覆って いるがため、地盤中に計測した間隙水圧の波形に、ジオテ キスタイルが影響することが懸念される。そこで、図 1 の 水槽をもちいてジオテキスタイル単体のもとで間隙水圧を 用いて計測される波形の確認を行った。図 1 の水槽に模型 地盤を設置せずに、「①ジオテキスタイル無し」と「②ジオ テキスタイル有り」にて、水を満たした状態で波を作用さ せて水圧の推移を計測した。図 4 はその結果である。「①ジ オテキスタイル無し」と「②ジオテキスタイル有り」の間 で、間隙水圧計の増加量・波形の差は僅かであることから、 ジオテキスタイルによるデータの誤差は殆どないことが確 認できた。

4. 吸出し実験の結果と考察

図 5 は実際に模型地盤を設置して実施した吸出し実験に おける各計測値の推移である。荷重は 3 波によって波形の ピークが最大値を示し、減少する様子が確認できる。これ は、地盤が繰り返す波の作用によって吸い出され、強度が 下がったためだと考えられる。また、CH1・CH2 は 3 波まで 水圧が増加し 3 波で波形のピークが最大値を示したのち減 少している。一方、CH3 は 7 波以降で波形が増加している。 これは、波の繰り返し作用によって地表面の砂が吸い出さ れ、更なる波の繰り返し作用によって地盤深さ方向に破壊 が伝播したためだと考えられる。

写真1はその間の吸出し時の画像である。3波にかけて吸い出される砂の量が増加することから,間隙水圧の増加は 破壊規模の大きさに依存すると考えられる。

5. まとめ

今回,試作した実験装置で実際に「吸出し現象」を起こ すことに成功し,吸出し段階における荷重・地盤内部の間 隙水圧の変化を確認できた。一連の結果から,作用させた 波形のゆがみが確認されたことから,今後,実験装置を改 良し,定量的な現象の解明に努める予定である。

参考文献

1) 古土井光昭,井口元治(1972) 海岸堤防の劣化指標について,港湾空港技術研究所資料 0149

前野賀彦(1993):波浪による海底地盤の液状化と底質浮遊の現地観測,海岸工学論文集,vol. 40, pp576-580



(1)1波

(2) 2波



(3) 3波 (4) 4波写真1 吸出しの様子