

岸壁裏込め間隙水による動水圧について

大分工業高専 松尾春雄
山口大学 ○大原資生

1. 前回においてその一部を報告したように、岸壁の地震時安定性を考える場合に裏込め間隙水による動水圧が振動土圧とともに重要な要素であると考えられるので、この問題の理論的、実験的研究をつづけた。その場合、まず、この動水圧と振動土圧とも分離して考えてよいかどうか検討しなければならない。

前回にも述べたように、飽和砂の振動圧力を総合して測定する場合には、受压面裏張型の普通の圧力計では、受压面の移動は砂圧に支配され、水圧変化には完全に追従することができないと考えられる。よって測定された振動圧力の全振幅によらず、圧力記録曲線のアラス側圧力振幅のみに着目して実験結果を整理すべきだと言う結論に達した。

図-1は上図が測定結果と振動圧力全振幅で、下図がアラス側圧力振幅で整理したものである。図において×印は飽和砂水圧と乾燥砂水圧との別々の測定値を代数和した値であり、実線は全圧力を測定した主の値である。

飽和砂水圧(動水圧)と乾燥砂圧(振動土圧)との和は上図では飽和砂圧より大きくなるたり、小さくなったりして一致しないが、下図では両者はほぼ一致している。また、図-1のそれと本の曲線は10倍程度の同一条件での実験結果の平均値である。

図-2は振動初期に生ずる砂の巾り込みかほり終了状態における振動圧力振幅をアラス

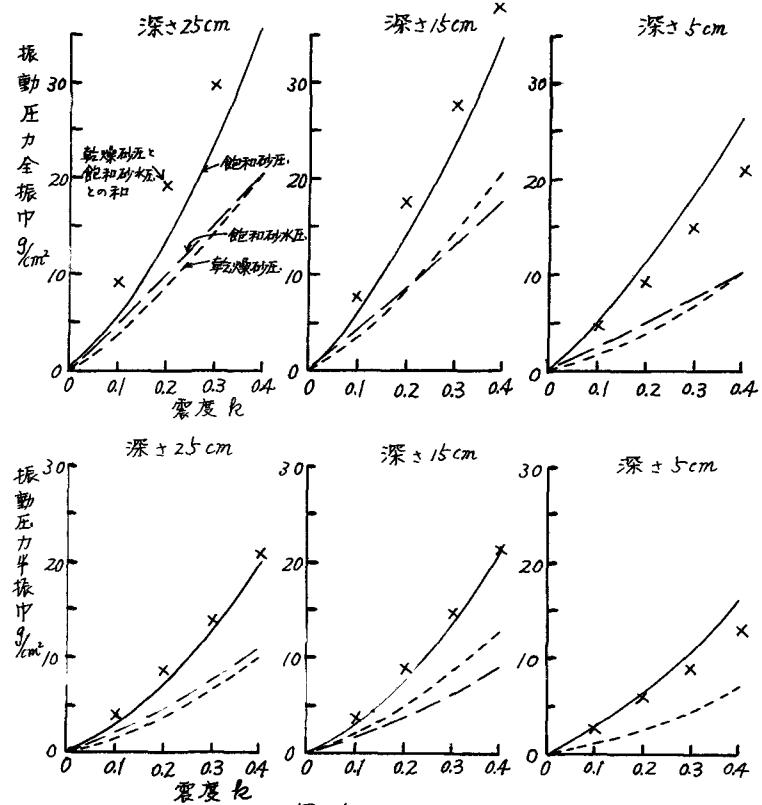


図-1

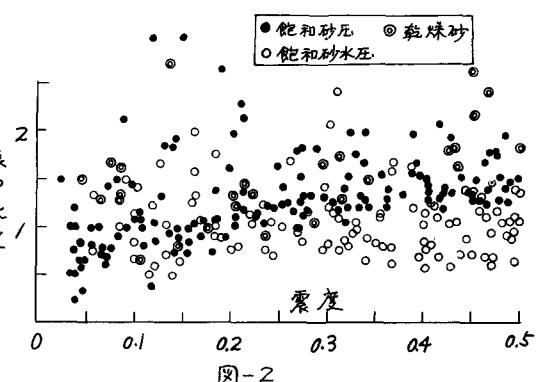


図-2

側、マイナス側に少けて、その比を微動に、震度を横軸にとるものである。この状態が幾分、ゆり込みの影響が残っている。ひ点が散らばっているが、飽和砂の傾向は飽和砂水压の傾向より半乾燥砂の傾向に近いことわかる。こ下は飽和砂圧の測定値は水压上昇砂压が支配的であることを意味し、前述の飽和砂の実験では圧力計の受压面の移動は砂压に支配されると云うことを証明する実験結果の一例であると考えられる。以上のことを、図-1の下図の結果から、飽和砂へ裏込側の振動圧力は振動工圧と間隙水の動水压との和に等しいと考えられるが妥当であると思ふ。

—1 sec—

2. 図-3は間隙水の動水压を壁面水压計の他に埋込水压計を用いて、壁面からの距離がそれぞれ5, 20, 50 cmの点の間隙水動水压を測定したときの記録である。

50 cmの点は振動砂箱の長さ方向の1/2点である。

壁面からの距離が大きくなるにつれて波形が変化しており、50 cmの点では最初の周期の半分に亘るよう波形が得られる。これは振動によって砂層に剪断変形が生じることによって発生する dilatancy が原因と思われる。すなはち、図-4に示すように1周期に2回の剪断変形が生じ、それが小の場合に間隙水压は負となるので、間隙水压は1周期に2回変化するところである。

結局、動水压とこの種の負の間隙水压との合成は小江波形が埋込水压計に現われるのである。両者の大小の関係で図-5に示す2種類の波形を得られる。

この関係を用いて記録波形から逆に両者の振幅 x , y を求めることが出来る。その結果が図-6である。

動水压および負の間隙水の振幅は砂箱の長さ方向に対する減少、増加の状態は理論的な考察の結果とよく一致するといふのがわかる。

この負の間隙水压が岸壁および構造物の耐震性に影響があるか、不可動壁の場合にどうなるかについては現在研究中である。

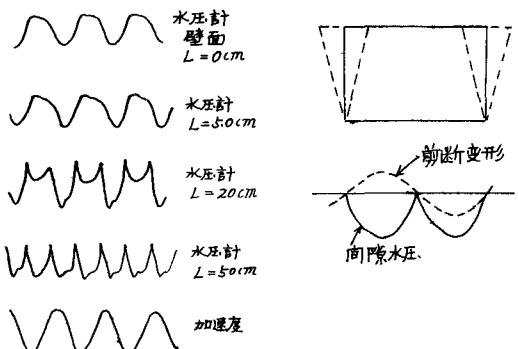


図-3

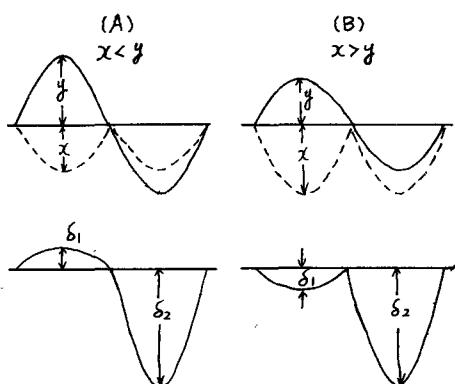


図-5

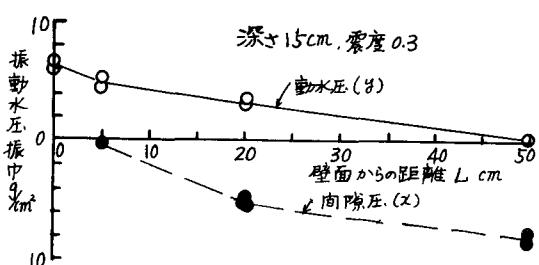


図-6