

岸壁に作用する地震時土圧 及び水圧について

九州大学正員 松尾春雄

山口大学正員 ○大原資生

壁体の裏込土を弾性体と考えた時の振動圧力の計算値は我々の実験の固定壁に相当する場合において図-1の様になること、又可動壁の場合には図-2の様になる事は既に発表して通りである。この後者の場合には固定壁の場合の圧力分布①と壁体のみが下端を中心にして動く場合の圧力分布②との和となり、しかも両者は互いに逆符号であるので両者が交わる場合にはその交点を境として壁の上部と下部とでは互いに逆符号の圧力が作用することとなる筈であるが、実験結果においてこの点が明らかにされた。

以上の計算では裏込土の弾性常数は均一であるとしたが、其の後の研究で砂の動弾性常数は深さにより大体直線的に増大することが明らかになつたので、弾性常数を深さの一次函数として固定壁面に作用する圧力分布を計算した。その結果は図-3に示す。

これを実験値と比較するに当つては箱の中に砂を詰めて後の初期の振動時の実験値をとった。

これは振動による砂の繰り方は箱の底程大きくなる傾向が見られ、このため計算における弾性常数が深さの一次函数と云う仮定が崩れると判断されるからである。又、実験値は圧力全振幅であるので計算値も全振幅に直した。この際、砂は引張力を持ち得ないので静土圧の範囲内の引張力しかないと考え、全振幅値は半振幅が静土圧より大なる所では半振幅と静土圧の和、小なる所では半振幅の2倍とした。この様にして両者を比較したのが図-4である。深さ7.5及び19.5cmでは実験値が散つてゐるが、震度0.2以下及び深さ32.5cmでは弾性常数を深さの一次函数としに計算値に近い。唯、いづれの深さにおいても震度が大きくなるに従つて計算値より大きい実験値を得てゐる。これは震度が大きくなると砂粒子が動く様になるためと思われる。ほお、計算の全振幅値を求める際の静土圧は $\phi=42^\circ$ としての計算値を使用した。以上により実際岸壁でも深さによって弾性常数が変ると考えて地震時土圧分布の計算を行ふべきであると思う。

次に裏込土が水で飽和している場合については我々が前に報告した様に隙水による水

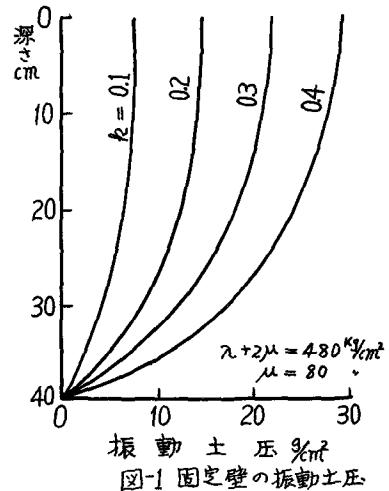


図-1 固定壁の振動土圧

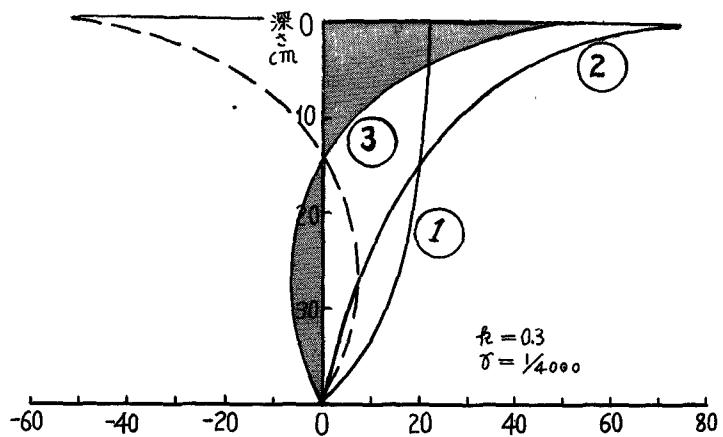


図-2 可動壁の振動土圧

で飽和している場合について述べる。まず、砂の動弾性常数を深さの一次函数として計算した結果を図-3に示す。これによれば、砂の動弾性常数は深さとともに直線的に増加する。そこで、計算の全振幅値は半振幅が静土圧より大なる所では半振幅と静土圧の和、小なる所では半振幅の2倍とした。この様にして両者を比較したのが図-4である。深さ7.5及び19.5cmでは実験値が散つてゐるが、震度0.2以下及び深さ32.5cmでは弾性常数を深さの一次函数としに計算値に近い。唯、いづれの深さにおいても震度が大きくなるに従つて計算値より大きい実験値を得てゐる。これは震度が大きくなると砂粒子が動く様になるためと思われる。ほお、計算の全振幅値を求める際の静土圧は $\phi=42^\circ$ としての計算値を使用した。以上により実際岸壁でも深さによって弾性常数が変ると考えて地震時土圧分布の計算を行ふべきであると思う。

压も見逃せない。振動中の水压についての我々の実験結果の中、砂を充分にゆり込んだ後の圧力振幅は先に安藤教授が発表された砂の間隙水压の計算値よりも水だけであるとした場合の Westergaard 氏の計算値の方が実験結果と一致した。

しかし、この場合それが大きくなると実験値が計算値よりも 20~40% 程度大きくなる。これは危が大きくなるとこの場合でも砂粒子が多少動く様になるためと考えられる。岸壁が地震をうけた場合には前面、すなわち海側の水压が減少し、背面の間隙水压が増した場合に最も危険であるから、設計の場合には、前述の定常的動水压をも考えなければならぬ。

更に砂が充分にゆり込まれていなければ場合には、前述の定常的動水压の他に、ゆり込みによる大きさの間隙水压が生ずる。すなわち、振動曲線の中に水を満し、これに静かに砂を落し込んで出来た飽和砂に振動を与えると、震度を 0-0.2-0, 0-0.3-0, 0-0.4-0,

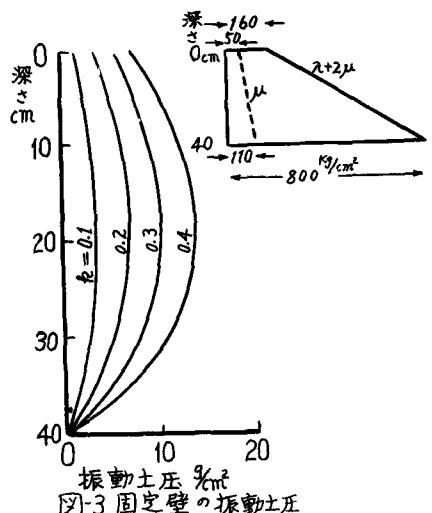


図-3 固定壁の振動土圧

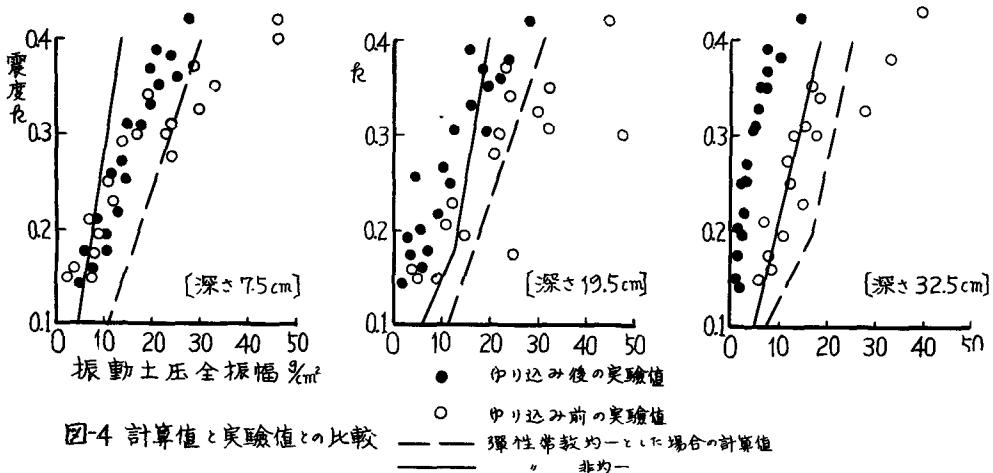


図-4 計算値と実験値との比較

と云う三回の実験で順次大きくなっている場合でも、又 0-0.4-0, 0-0.3-0, 0-0.2-0 と順次小さくなっている場合でも(図-5) 常に震度 0.2 と 0.3 の間で急激なゆり込み圧力の増加を生ずる。この時に表面沈下も著しい。これはその震度に達すると、砂粒子が流動化を生じ沈下が急に増す。この沈下のために間隙水压が生じ、この間隙水压は砂の場合には透水係数に影響されて急に外に抜け出すことが出来ない。(粗粒の玉砂利での実験では砂程顕著にこの様な現象は認められてい)。このために、これが抜出すまでの間、大きい間隙水压が残留するものと思う。

実際の岸壁では裏間に割石を用いて、その背後に土砂が置かれることが多いので、上記の現象は多少緩和されるが、大きい力がゆり込みのために壁体にかかることは考え方によれ

ばらばい。どんな砂の時、いくらの震度で、どの程度のゆり込み現象が起るかは現在充分に明らかにされていない。そして、これは一般に道路や建造物の基礎と振動によつて安定させる場合、パイプ式、フローテーションの施工の場合に当然明らかにされなければばらばい問題である。

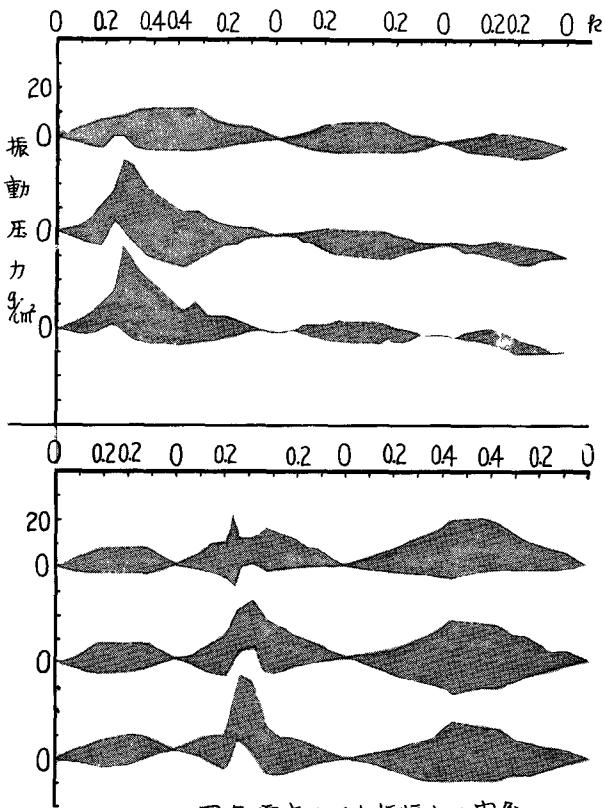


図5 震度と圧力振幅との関係

[参照]

- 1). 大原 岸壁に作用する地震時土圧 九大工学集報 29巻 2号
- 2). " 砂の動弾性常数と内部摩擦 九大工学集報 29巻 3号
- 3). 松尾大原、水に飽和された土の振動圧力 土木学会誌 40巻 6号
- 4). " " 岸壁裏込めの隙間水による動水圧 土木学会論文集 38号
- 5). 安藤 オ三四工学大会講演論文集
- 6). Westergaard Trans. A.S.C.E 1933 vol 38