

壁体に作用する地震時土圧の研究

九大工学部
山口大工学部

工博 松尾春雄
○大原資生

筆者等が実験的に又理論的に現在まで行って来た表記の研究をまとめたものである。

(1) 乾燥砂による室内実験

(a) 固定壁に作用する振動土圧の測定

振動台上においた高さ、幅、長さが $40 \times 90 \times 100$ cm の砂箱の中に乾燥砂を充填し、水平振動を与えたとき振動方向に直角な固定側壁面上に作用する振動土圧を、その壁面に取付けた更正面差 3 cm の土圧計により深さの異なる 3 箇所において測定した。この土圧計は抵抗線式計用のものである。また、高さ、幅、長さが $40 \times 50 \times 100$ cm の砂箱で、同様の実験を行い、 40×50 の壁面全体に作用する振動土圧合力とその作用点の位置を測定した。

(b) 可動壁に作用する振動土圧の測定

前記 $40 \times 90 \times 100$ cm の砂箱の固定壁の前に下端をヒンジとし、上端を板バネで支えた可動壁をおき、これに前記上圧計 3 個をヒッチつけて、可動壁の場合の振動土圧の測定を行った。この場合の壁の頂部の可動量は上端を板バネの強度を考えて増減した。

(c) 実験結果

(a) の場合の振動土圧は強制加速度に比例して増大し、その鉛直分布は図-1 の○点のようになる。(b) の場合は壁の可動量の増大に伴って減少し、可動量がある一定値以上になると、図-1 の●点のようになら壁の上部と下部上で互いに逆符号の圧力が作用することになる。

(d) 理論計算およびその実験結果との比較

筆者は岸壁の裏込地盤を弾性体と見なし、これを正確水平振動を受けた場合の近似計算を行った。実際の岸壁では裏込土の深さが大きくなるにつれて、この弾性常数が変化するところを考慮すべきであるので——これをつけては別途試験を行って、種々の深さの弾性常数を測めた。——この弾性常数が深さとともに一次的に変化する場合について計算を行った。そして実際の岸壁に起り得る種々の状態における圧力を図表に示した。この場合の振動土圧の分布状態は岸壁表面に接する深さでは 0、表面から 3 倍の深さで壁高の 1/3 附近で最大となり、表面では最大値の 6 割程度の圧力が働く。これをつけての値はこの計算値とかなりよく合うと考えてよいようである。又壁体が変位する場合の計算値では、より量の変位の場合には、壁体の上方と下方とでは正反対の振動圧力が働く様になるが、実験の結果にこれがはっきり出ている。

(2) 饱和砂による室内実験

(a) (1) と全様の装置による場合、予め水を入れてある $40 \times 90 \times 100$ cm の箱の中に静かに砂を落し込んだ水に飽和した状態において、上記と全様の振動を与えて試験した。

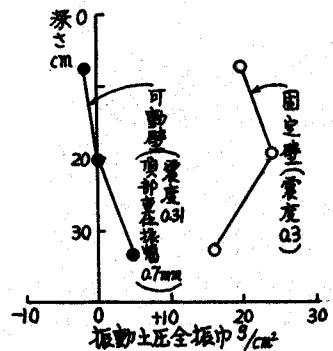


図-1

(b) Liquification = 南十三試験 (2) の試験で Liquification の状態が見られたので、これについて
例: $20 \times 20 \times 50$ cm の箱の中に飽和砂(飽和玉砂利、飽和シルト等)を満したものに振動を与えた試験を行った。

(c) 試験の結果 (a) の場合との加速度が 250 gal 程度になると砂の浮遊状態が生じ、このとき異常に大きな圧力が発生する。そしてこの現象は静かに詰めた砂に一度発生すると二度目に上記の 250 gal 以上の加速度の振動を与えても再びは発生しない。(b) の試験によりこの Liquification の現象を組織的に試験した結果、透水係数の大きな土においてはこの現象は起きないが、しかしその表面が不透水の層で覆われると、矢張り起る事が確かめられた。又振動中に起きる圧力(水压+土压)と、水压のみの圧力変化とを別々に測定し比較した結果、流化係数を想定して、その現象をより検討説明することが出来た。

なおこの現象の起きない時の振動水压は累々 Westergaard の地盤振動水压に著しい値が測定された。

(3) コンクリート壁体による試験

(a) 壁体を振動せしめた場合、九大構内に高さ 1.5 m × 幅 0.9 m × 長さ 2.0 m のコンクリートの模型壁体を作り、その底部に起振機を置き岸壁自身を振動せしめた場合の壁体自身の振動および裏込土の動き時には土圧の変化を測定した。

(b) 地盤を振動せしめた場合 上記の壁体の附近に起振機を据え、地盤を振動せしめた際の壁体および土圧の変化を測定した。振動は 600 ～ 950 r.p.m. の範囲の周期において振動せしめて、周期による変化を調べた。

(c) 試験の結果および理論値との比較

図-2 および-3 に試験の結果を示す。
又図-1 に計算値と実験値とを比較して示した。これは壁体自身を振動せしめた時と地盤を振動せしめた時の両者の変位状態が同一の場合の振動土圧の初め固定壁の場合の振動土圧と空きとを考えて比較したものである。

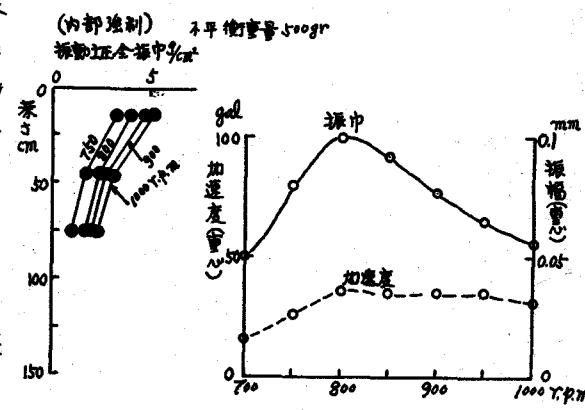


図-2

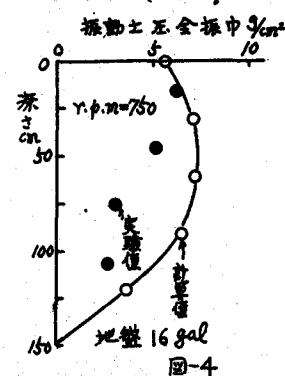


図-4

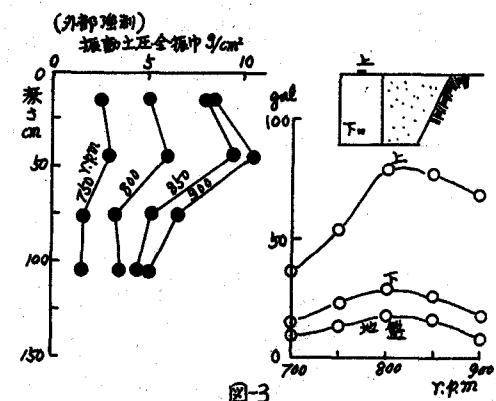


図-3