

○ 法政大学 大学院 学生員 橋本国男
東京大学生産技術研究所 正員 三木五三郎

1. まえがき

第2回大会に於いて実際のコレゲートアーチを締固め度を変えて砂で埋戻し、対称載荷を加えに場合について差表したが、今回は偏心載荷を加えに場合、破壊を目的としてライズを低くして円弧コレゲートアーチの場合について差表する。

2. 実験方法

実験1. 図-1のようない位置に偏心載荷しに場合のコレゲート周辺部の締固め度、土かぶり厚を変えてアーチ支承部の反力、アーチの変形量、外側の土圧を測定した。実験に用いたコレゲートシートは板厚 2.7 mm で 1 m 当たりの断面性能は慣性モーメント 5.8 cm^4 、断面係数 7.4 cm^3 、断面積 29.2 cm^2 であった。埋戻しに用いた山砂は比重 2.7 、 60% 径 0.22 mm 、 10% 径 0.15 mm 、のきわめて粒径のそろつたもので、埋戻し時の状態は表-1に示すとおりである。

実験2. 図-2のようない円弧コレゲートアーチに荷重を段階的に加えて、コレゲートアーチが破壊にいたるまでの水平および垂直反力、変形量、土圧の測定を試みた。実験に用いたコレゲートシートは板厚 1.6 mm で 1 m 当たりの断面性能は慣性モーメント 2.5 cm^4 、断面係数 3.6 cm^3 、断面積 13.0 cm^2 、埋戻しに用いた山砂は比重 2.72 、 60% 径 0.19 mm 、 10% 径 0.11 mm 、毛管密度 1.5 t/m^3 、含水比 20.5% 、標準貫入試験の N 値が約3回の状態で埋戻された。

3. 考察

実験1につけては第2回大会に登表した対称載荷の場合と同様に変形量は、ゆる詰めの場合の方がはるかに大きい変形量を示し、土圧分布についてもかた詰めの場合の方が載荷重量の分散効果の良いことがわかる。

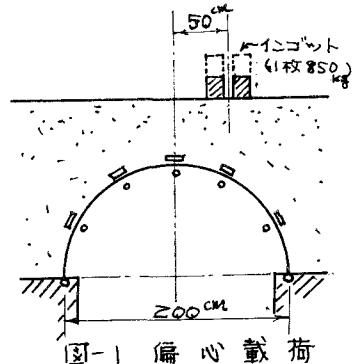


図-1 偏心載荷

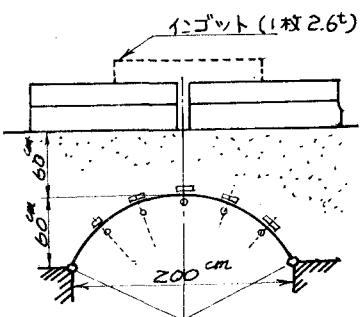


図-2 破壊を目的とした載荷

表-1 埋戻した山砂の性質

	ゆる詰め	かた詰め
$\gamma_s (\text{t/m}^3)$	1.40	1.70
$w (\%)$	6	11
e	1.1	0.8
$N (\text{回/30})$	0	4

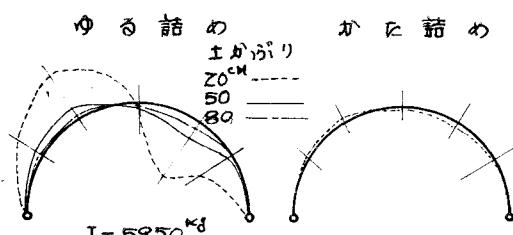


図-3 偏心載荷変形量

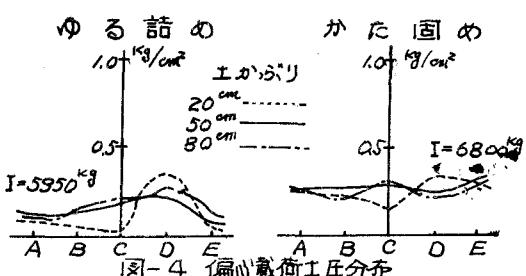
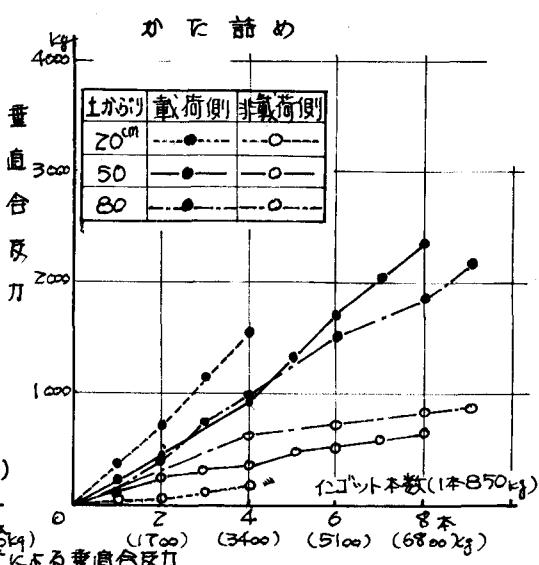
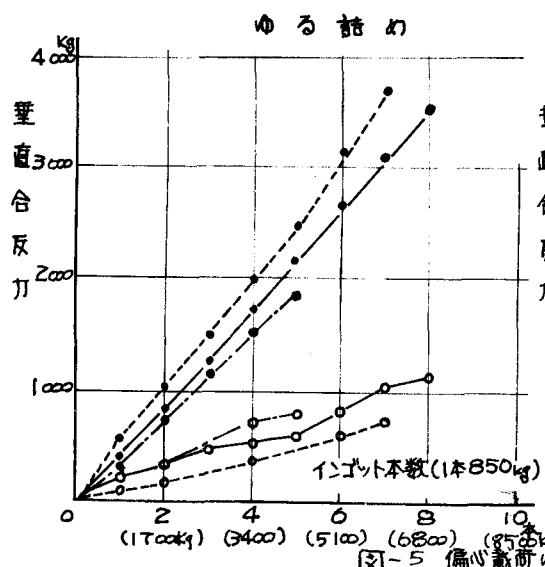


図-4 偏心載荷土圧分布



垂直合反力については、埋戻し砂の詰め方がゆるいほど、また土かぶり厚の薄いほど、載荷量の伝わる割合が大きく、非載荷側垂直合反力と載荷側垂直合反力をくらべてみると、土かぶり厚が厚くかた詰めの場合の方が分散效果がよく支承部の反力のバランスのとれたものとなっている。水平合反力についてはいちじるしく小さな値を示した。実験2、本実験はコルゲートアーチの破壊を目的として行なったのであるが、インゴットによる載荷量 52.0t を加えても破壊にいたらず、結局円弧コルゲートアーチの破壊状態を見ることができなかつた。垂直合反力、水平合反力は載荷量に比例してほぼ直線的に変化し載荷量の約5割が垂直荷重として、2.5割が水平荷重として支承部に伝わっている。

変形量については中央部、端部とも載荷量が増加するとともに急激に増大した。また載荷量をとり除いても、ほとどの状態に戻らなかった。このことから繰返し荷重が加わる場合には変形の進行について考慮する必要があると思う。

最後にこの実験は土質工学会コルゲート委員会の一研究として行なわれたものである。

