

ド通過後7mぐらいまでで沈下が収められた。シールド直上2mでは、4mmの最終沈下となった。沈下の影響範囲は、シールド直上8~10m（ほぼ2φに相当する）となり、セグメント設計用のゆるみ高さとはほぼ同じとなった。シールド直上の沈下量は、過去の実績と比較してきわめて小さく、地表面や近接構造物にほとんど影響を与えていない。これは、対象地盤が比較的よく締った洪積砂層であることや、伸縮式筒状ポンプを使用した掘削管理システムによる施工が良好であったためと考えられる。

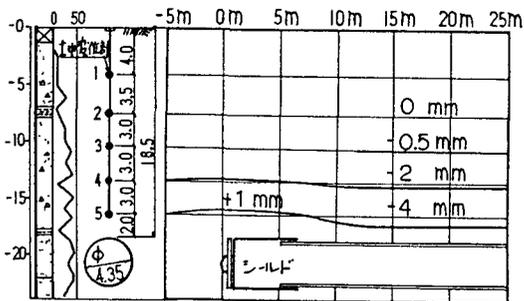


図-4 土中変位計計測結果 (No.1)

また、裏込注入にテールボイドを即時に注入する二液同時自動裏込注入方式（注入率 130%）を採用したため最終沈下量を小さくおさえることができたと考えられる。参考として、事前にFEM弾性解析をおこなった検討結果では、シールド直上で10mmとなった。

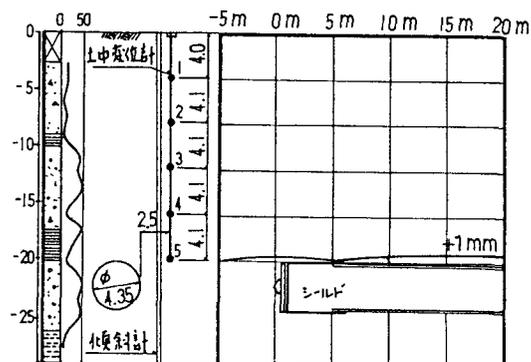


図-5 土中変位計計測結果 (No.2)

b) シールド外周より2.5 m側方の土中変位計 (No. 2) No.1と同様に切羽前方5mからシールド掘進にともなう地盤の隆起がおり、シールド通過後5m程度で隆起が収められた。これは、シールド直上に粘土層が厚さ3m存在し、相対的に柔らかい粘土層の方へ掘削の影響が強く生じたためと考えられる。いずれにしても、シールド掘進による地盤の変位は、シールド直上の場合と同様、きわめて小さいものであった。

3) 傾斜計の測定結果
No.2に設置した傾斜計によってシールド進行方向 (X方向、図-6参照) と、これに直角方向 (Y方向) の水平変位を測定した。

X方向は、シールドが接近すると7m前方から切羽側へ引き込まれる。シールド通過後は逆に、切羽方向（進行方向）へ引きもどされ、その後徐々に掘削前の状態にもどる傾向にある。ただし、変位量の絶対値は小さいので、裏込注入やシールドジャッキ等の影響は把握できなかった。

Y方向は、明らかな差異はみられなかった。

4. おわりに

泥土圧シールド工法の実績は増加しつつあるが地山状態に応じた適正な掘削管理方法はまだ確立されていないのが現状である。当工事では、土質条件や、土被り等の施工条件が比較的恵まれていたが、掘削管理に掘削土のとり込み率を制御しやすい伸縮式筒状ポンプを使用し、掘削状況の把握、切羽の安定を保ち慎重に施工をした。その結果、発生した沈下量も最大4mmと同種の工事実績と比較してきわめて小さくおさえることができ、近接した重要構造物へほとんど影響を与えない状態で工事を完了できた。

なお、掘削管理については、別の機会に報告したい。

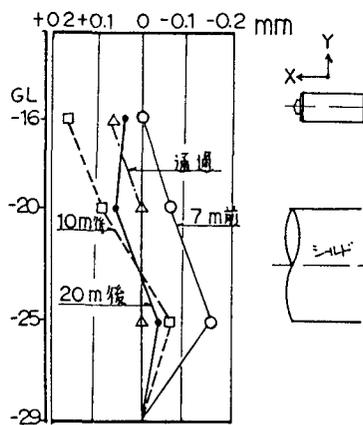


図-6 傾斜計計測結果 (X方向)