帯水砂質地盤におけるシールド地上発進実験 - 地盤変状等の計測結果-

大成建設(株)土木本部

正会員 飯島 知哉 正会員 濱本 健一 大成建設(株)技術センター 正会員〇川北 潤 大成建設(株)東京支店 正会員 廣富 聡

# 1. はじめに

近年,道路トンネルを中心に土被りのないトンネルのアプ ローチ部よりシールドを発進することで立坑構造が簡素と なり,工事費の低減および工期の短縮を図る技術が注目され ている.このニーズに対応する技術を確立するために、実際 のシールド機を用いて地上発進実験を実施した.

本稿は地上発進実験において実施した計測により得られ た計測結果を報告するものである.

# 2. 計測計画

図 1に示すように、地表面沈下を測量するためのプリズム ターゲットを91箇所,側方水平変位を計測するための挿入式 傾斜計を24箇所、地下水位観測孔を3箇所配置し、シールド 掘進時の周辺地盤の変状を計測した.

セグメントは地下水中に設置するため、土被りのない区間 や土被りの小さい区間では、セグメント自重と土被り部分の 土重量より浮力の方が大きくなり、浮力対策が必要となった.

図 2に示すように、セグメントが地表面から出ているとこ ろでは、浮き上がり防止柱を設置し浮力対策とした. セグメ ントが地中に入ったところでは、坑内におもりを設置してそ の重量で浮力対策とし、浮力等の鉛直上向きの荷重(上向力) を把握するために、浮き上がり防止柱に取り付けたひずみ計 により軸力計測を行った.

また、シールド発進の際に使用する反力壁に設置したひず み計によりシールド機の推力を計測した.

## 3. 計測結果

### (1) 地表面変位および地表面クラック

土被のない区間のマシン側上部近傍では崩れが生じ





図 1 計測器等の配置図





図 2 セグメントの浮き上がり対策



図 3 地表面変位計測結果

キーワード シールド、地上発進、立坑省略、浮き上がり防止、地中変位、掘削影響

〒245-0051 神奈川県横浜市戸塚区名瀬町344-1 大成建設㈱技術センター七木技術開発部 TEL:045-814-7229 連絡先

-553-

たがシールド中心から 2m 離れた地点での沈下量は 5mm 未満であった. マシン前方は推力によって土砂を前方に押 付けることにより,若干地山隆起が見られた.

土被りの小さい区間(土被り0.3D未満:Dは掘削径)では切羽土圧や裏込め注入圧の変化が敏感に地表面の変位 に現れることが観察された.切羽通過時の最大沈下量は 19.9mm, テール通過時の最大沈下量は 22.7mm であったが 裏込め注入圧の影響により隆起がみられた地点もあった.

影響遮断壁周辺では、遮断壁内面にそってクラックが発生したが、背面側にはクラックがなく、また沈下も微小であ り影響遮断壁の効果が確認できた. 土被りが 0.3D を超える付近からは地表面にほぼ影響なく掘削することが可能で あった.

(2) 地中変位 地中内の変位 の分布を図 4 に 示す.この図は土 被りなし区間お よび低土被り区 間における地盤 変状を地表面変 位や地表面クラ ックとの関係付

![](_page_1_Figure_5.jpeg)

である. クラックが生じた範囲はほぼ主働崩壊範囲に一致した.

## (3) 浮上り防止桁に作用する鉛直力

表 1に浮き上がり防止柱の軸力計測値,図 5に浮き上がり 防止柱の軸力推移を示す、これらからわかるように、ひずみ 計 No.1, 2, 3 は設計上向力と実測上向力がほぼ近似していた。 No.4 は浮き上がり防止柱設置後,掘削が進むにつれ設計上向 力以上になった. これはシールド機が地中に入るにつれジャ ッキ推力が増加し、その推力の鉛直成分が浮き上がり防止柱 に作用したものと想定される.

### (4) 反力壁に作用する推力

図 6に反力壁に発生した軸圧縮力の推移を示す.通常、セグ メントの摩擦抵抗により掘進距離が長くなると反力壁に作用 する推力は減る傾向にあるが、今回の25mの掘進長ではその 傾向は見られなかった. セグメントのまわりの拘束力が弱い ため, 推力がそのまま反力壁に伝達したものと考えられる.

### 4. まとめ

今回の実験から、シールド地上発進時における周辺地盤の 変形状況や、セグメントの浮き上がり防止工や反力壁に作用 する荷重の傾向を把握することが出来た.

本実験で得られた計測結果を用いて、実案件に対する、既 存構造物の防護方法の検討や仮設備の設計・検討に生かすこ とにより、対策工を適切に設定することが可能になると考え られる.

# 表 1 浮き上がり防止柱の軸力 (作用期間内の平均値)

項目	No. 1	No. 2	No. 3	No. 4
設計上向力(kN)	2.6	5.1	6.3	5.9
実測上向力(kN)	4.4	4.8	5.8	14.9

![](_page_1_Figure_16.jpeg)

図 5 浮き上がり防止柱の軸力推移図

![](_page_1_Figure_18.jpeg)

図 6 反力壁に作用する推力