

泥水式推進におけるJR横断および地山の沈下挙動について

戸田建設(株)

正会員 ○小林 修

戸田建設(株)

水澤 陽介

1. はじめに

本工事は、仕上り内径 1500mm、延長 786m の関東農政局両総農業水利事業である農業用水路を泥水式推進工法で施工するものである。発進立坑から約 600m 推進した位置で高架橋となっている JR 線を横断し、さらにそこから約 160m 推進した位置で盛土した JR 線の下部を横断する線形である。本稿は、JR 横断部手前に設置した層別沈下計による地山の沈下挙動と JR 横断部での計測結果について報告するものである。

2. 工事概要

本推進は、発進から約 400m がほぼ直線の線形であり、その後 $R=400\text{m}$ ($CL=100\text{m}$) の曲線を経て、到達手前約 200m で $R=100\text{m}$ ($CL=60\text{m}$) の急曲線となる線形である。平均土被りは約 12m であり、掘削対象土は発進から約 480m が洪積粘性土 ($N>50$)、その後が軟弱な沖積粘性土 ($N=0\sim2$) であった。

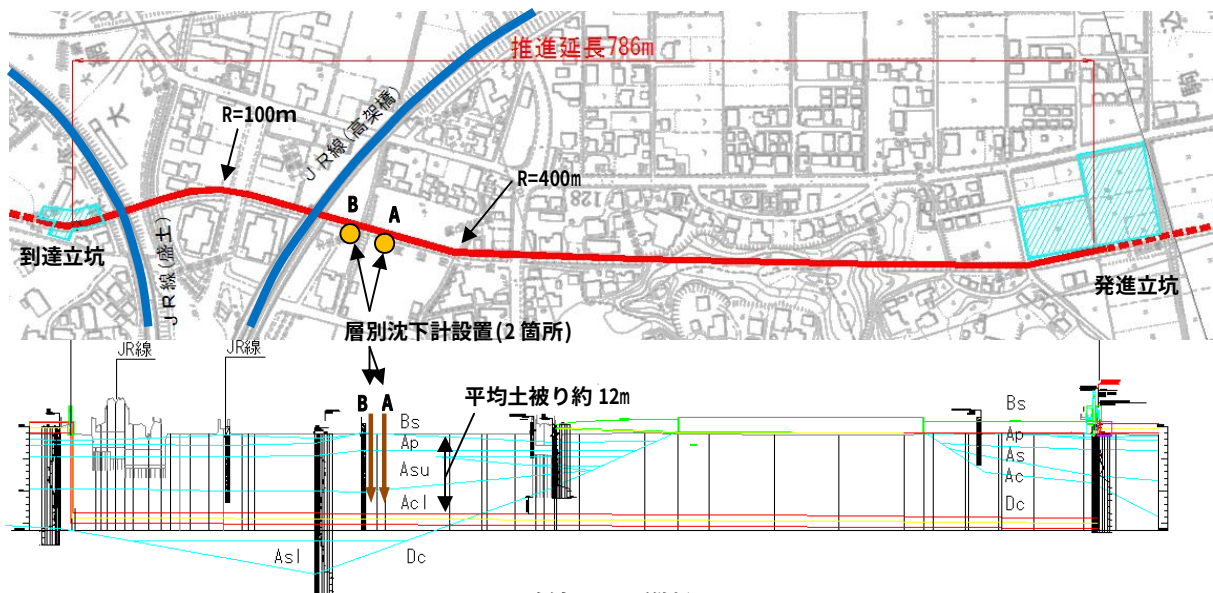


図-1 路線平面・縦断面

3. 課題および対策の検討

本工事は、786m の長距離推進であるとともに、軟弱な沖積粘性土区間において JR 線を 2 箇所（高架部および盛土部）横断するという難工事であった。推進工事はシールド工と異なり、一般的には推進機到達後に裏込め注入を行うため沈下は長期に亘り生じる可能性がある。近年、500m を超える長距離推進が施工されているが、沈下予測結果や実際の地山の沈下挙動についてはあまり報告されていない。今回、地山の沈下挙動を把握するとともに切羽水圧の設定等の最適な掘進方法を見出す目的で、JR 線横断に先立ちその手前 2 箇所に層別沈下計を設置した。層別沈下計は 1 箇所につき、地表面 ($GL=0\text{m}$)、腐植土 (Ap) 層の中心 ($GL -1.6\text{m}$) および沖積上部砂質土 (Asu) 層の中心 ($GL -6\text{m}$) の 3 点とした。

事前の沈下予測解析は、有限要素法 (FEM) による 2 次元線形弾性解析により行った。解析で使用した土質定数を表-1 に示す。また、掘削による開放率はシールドの場合、10~30% 程度で設定する場合が多いが今回は、表-2 に示すよう 2 ケースの強制変位を与えることとした。図-2 および図-3 に解析結果を示す。

キーワード 推進工事, 泥水式, 鉄道横断, 地盤沈下, 層別沈下

連絡先 〒104-8388 東京都中央区京橋 1-7-1 戸田建設(株) 土木工事技術部 TEL03-3535-1614

4. 施工結果

層別沈下計設置位置では2箇所(A, B)とも、図-4に示すように推進機通過地点で3点ともに1.5mmの沈下が生じたが、その後沈下が進み推進機が通過して200m進んだ地点(約2週間後)でほぼ収束し、その値は地表面で3.1mmになった。これは、解析のケース1とほぼ同じ結果であった。

表-1 土質定数

地層区分	地層名	N値	単重 γ (kN/m^3)	ポアソン比 μ	変形係数 E (kN/m^2)
第1層	盛土層:Bs	1.7	17.0	0.45	1,100
第2層	腐食土層:Ap	0.9	11.0	0.45	600
第3層	沖積上部砂質土層:Asu	15.5	18.5	0.35	4,300
第4層	沖積下部粘性土層:Ac1	1.9	16.0	0.45	1,300
第5層	洪積粘性土層:Dc	71.7	18.2	0.35	43,000

表-2 強制変位の設定

ケース1	テールボイドが均等につぶれる可能性があることを考慮し、全周半径方向に15mmの強制変位をあたえた。
ケース2	テールボイド分推進管が下がり、直上でテールボイドの2倍の沈下が発生する可能性があることを考慮し、上部30mm・下部0mmの強制変位を配分して全周にわたり半径方向にあたえた。

