

VI-7

市街地トンネルの現場計測
パイブルーフを使用したトンネルの場合

八戸市都市開発部都市計画課課長 石岡廣一郎

(株)コサカ技研 正員 小坂 明

正員 戸賀沢裕之

1.まえがき

八戸市が建設している3・4・11街区トンネルは、既に発表されているように、土被り6m～8mでかつ、市街地を通るトンネルである。本トンネルは地表部に民家が密集しているため、(図-1参照)地表沈下を極力抑止させる工法で施工され、かつ計測管理を行った。S 63.9.1に上部半断面が無事貫通したが、この間地上の民家には何ら変状が認められなかつた。以下、これまでの現場計測結果の一部について報告する。

2.トンネル概要

本トンネルの大きな特徴は、地表沈下防止のためにトンネル全長(L=197.5m)にわたり約406.4%の大口径パイブルーフ(L=175.4m)を補助工法として採用したことである。さらに掘削工法は、二段側壁導坑先進上部半断面リングカット工法を採用し、応力開放による周辺地盤の変位を防止した。(図-2)

3.計測計画

地表沈下の測定は、地表部の横断方向に7測線×7点=49点のコンクリート杭を設置し、トンネル切羽の掘削進行に応じて観測し、また、地中変位(鉛直変位計、傾斜計)については、図-3に示した配置で2側線を設けた。なお、パイブルーフの沈下はパイプの中に10mmピッチで連通管式の沈下計を設置し、掘削の進行に伴うパイブルーフの挙動が把握できるようにした。

4.計測結果

4-1 地表沈下

図-4は上部半断面貫通時におけるトンネルセンターの縦断方向の地表面沈下測定値を示したものである。これによると地山の状態が最も不安定なトンネル始点側の法肩部でS=-27mmの最大沈下量が記録されたが、他はいずれもS=-20mm前後の沈下量であった。この値は設計時におけるFEM解析値(S_{max}=-29mm)より

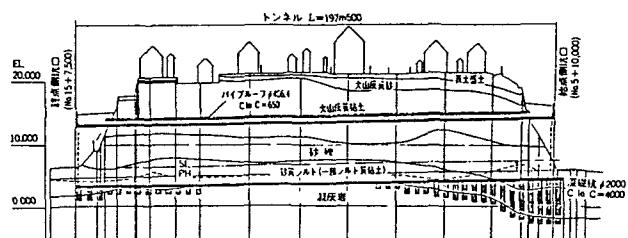


図-1 トンネル縦断図

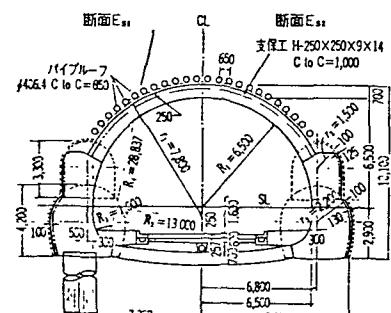
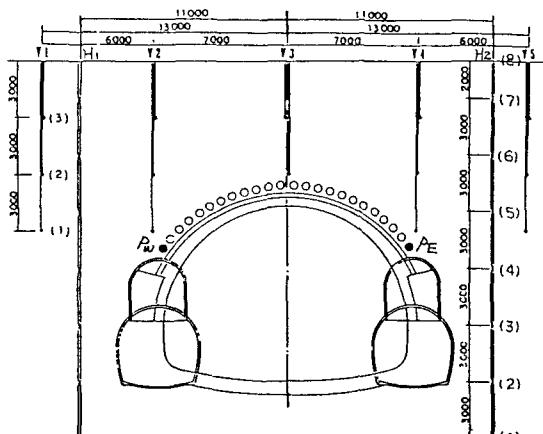


図-2 トンネル断面図



V: 鉛直変位計
H: 水平変位計
P: パイブルーフ沈下計
図-3 地中計測器配置図

小さい値であった。

また、上部半断面掘削時における地表沈下と切羽位置の関係を図-5に示した。この測定値によるとトンネル内径を(D)とすれば、切羽位置が(-1D)の付近から沈下が始まわり、(+1D)の前後で落着く傾向を示している。

4-2 地中の変位

地中の水平変位は図-6に各掘削段階ごとの変位量を示したが、これによると両側ともトンネル方向に変位していることが分る。ただし、変位量は極めて小さく最大値でも3mm程度の値であった。

4-3 バイブルースの沈下

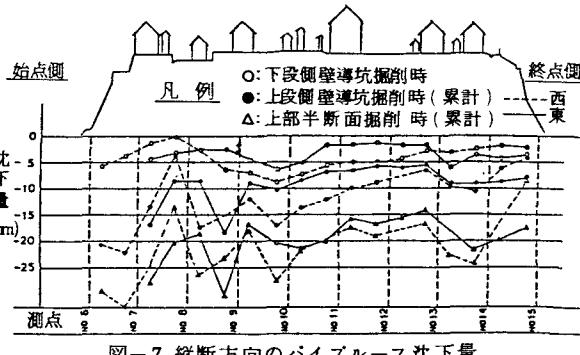
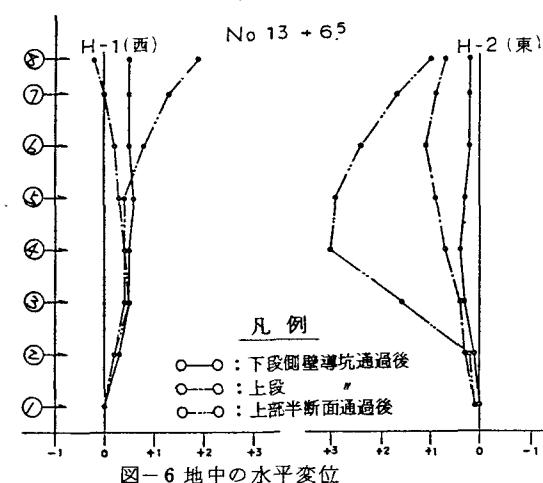
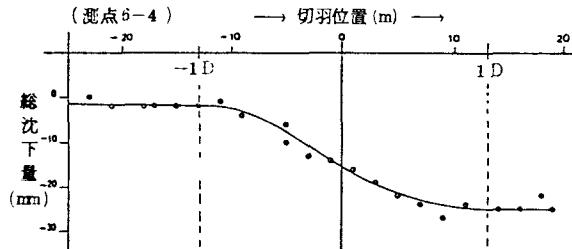
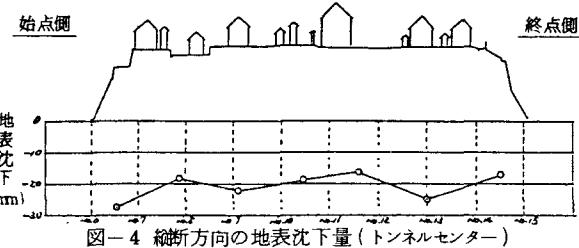
バイブルースの沈下量の平均値は、下段導坑掘削時5.1mm、上段導坑掘削時8.0mm、上部半断面掘削時10.2mm、計23.7mmであった。

図-7はトンネル縦断方向のバイブルース沈下量を示したものであるが、これによると下段側壁導坑掘削時には縦断方向の大きな差異は認められないが、上段側壁導坑および上部半断面掘削時においては、トンネル始点側の沈下量が大きくなっている。この理由としては、トンネル始点側のおよそ50m区間が緩い砂層中にバイブルースが位置していることや、小さな空洞（地質調査結果で判明）のためと考えられる。

5.あとがき

以上バイブルースを補助工法とした市街地トンネルの現場計測結果について述べたが、地表沈下については、当初の設計値より小さく、地上の民家には沈下などによる問題はなにも認められなかった。このことは、土被りの浅い市街地トンネルにおいて、バイブルースを補助工法とした開放断面の小さな掘削工法が地表沈下防止に最も効果的で、当初の調査・設計などが妥当であったと考えられる。

最後に、本文をまとめにあたり、ご協力いただいた関係各位に対し、感謝の意を表します。



—参考文献—

- 1) 石岡廣一郎他；市街地トンネルにおける長尺バイブルースの施工；第17回日本道路会議論文集
- 2) 諸戸靖史 他；長尺バイブルースを使った大断面市街地トンネルの施工；土と基礎 Vol.36 No.6 1988
- 3) 石岡廣一郎他；大口径長尺バイブルースの限界に挑む；トンネルと地下 Vol.19 No.11 1988