

日本鉄道建設公団 盛岡支社 正会員・村田一夫

" " 谷 建史

現東京支社 " 石垣政広

1. まえがき

津軽海峡線は、青森県の津軽線中小国駅を起点とし、青函トンネルを経て北海道の江差線木古内駅を結ぶ延長87.8kmの路線である。この内、本州方の青函トンネル取付部工事は19.2kmとなっている。本稿では未固結なオ四紀洪積層のNATM施工における補助工法の優位性について考察を行なう。

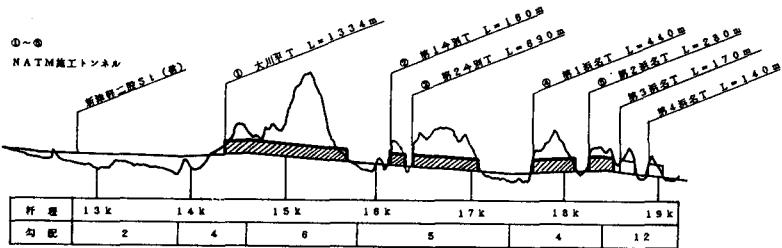


図-1 NATM施工区間図

2. 地質と施工

補助工法を採用したトンネルのうち、大川平トンネルの開工区は砂質シルト～粘土質シルトで細粒分が多く、部分的に砂礫層をレアス状に伴う。北工区は砂礫～砂E主体とし、所々に粘性土の薄層を伴う。オ1今別トンネルは砂礫、砂・粘土の互層よりなる。オ2今別トンネルは粘性土中に砂礫層・砂層が水平に分離しており、トンネル断面の下半部と天端が粘性土でSL付近に砂礫・粘性土が分布する。支保パターンは図-2に示すP-A及びP-Bパターンを標準とした。P-Aパターンは、土被りの浅い所、P-Bパターンは土被りの深い所で採用した。P-Bパターンは覆工厚が30cm、鋼管支保工E 125Hヒリ上半のみとしている点がP-Aと異なっている。掘削方法はリングカットショートベンチ法で、すりおろしはタイヤ方式とした。施工順序は、1. リュク部掘削→2. 支保工建込み→3. 金網施工→4. 1次吹付(5cm)→5. ロックボルト打設→6. 2次吹付(10cm)を標準とした。NATM施工のトンネルは下川平地を除いて比較的湧水量は少ないが、未固結の水平堆積砂層部や礁を含む箇所では肌落ちが多く、鉄矢木を全般的に用いた。土被りが小さい箇所では表面沈下が大きくなり、トンネルが不安定化した部分では表-1に示す補助工法を採用した。

3. 各種補助工法の比較

ここでは表面沈下並びに内空変位の計測結果に基づいて①ミニベンチ工法におけるミニパイプ及び上半径インパート、②斜めロックボルト、③ミニパイアルーフ、の補助工法の優位性について考察する。

① ミニベンチ工法におけるミニパイプ及び上半径インパート

大川平(開)トンネルにおいて土被りが6m以下の区間にいると地表面沈下量が大きく、また沈下速度も速く、トンネルの安定性が危ぶまれる状態となつた。このため掘削工法E上半人カリングカット掘りによるミニベンチ工法に切り換え、補助工法としてミニパイプ(l=2m, 29本)、鉄矢木(l=1.5m, 19枚)を併用し、更に上半盤を吹

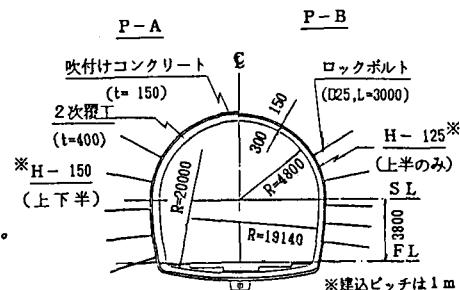


図-2 標準設計パターン

表-1 補助工法採用表

補助工法	トンネル名		大川平T		第1		第2		第1		第2	
	(南)	(北)	今別T	今別T	浜名T	浜名T						
(1) ミニパイプ+上半径インパート吹付	○											
(2) 斜めロックボルト	○	○	○									
(3) ミニパイアルーフ												○
(4) ウルボポーリング及び水抜きルーピング			○									
(5) 鉄矢木	○	○	○	○	○	○	○	○	○	○	○	

付コンクリートによく接合し早期にインパートコンクリートを打設した。その結果、図-3に示すように不安定であった地表面沈下量は止まり、管理範囲内に収束し標準に掘削する二とが出来た。図-4、図-5は、地表面沈下と土被りとの関係で整理したものである。この図より明らかのように、先行沈下、並びに最終沈下を低く押えることが出来る。

② 斜めロックボルト

大川平トンネルの両坑口から30m区间は土被りが小さいために斜めロックボルトを施工した。またオーフリットンネルの97m(全長127m)区间は砂と粘土の互層で湧水があり崩壊が著しい上に表面沈下が大きいため本工法を採用した。図-4から明らかなように土被りがトンネル直徑以下で地表面の先行沈下の抑制効果は大きいが、図-5に示すように最終沈下量 δ_s に対しては、他のミニパイプルーフ等に比べると抑制効果が小さく比較的大きな地表面沈下量となっている。

③ ミニパイプルーフ

ミニパイプルーフは土被りの小さい区间で変位が大きい場合に採用した工法である。大川平(南)トンネルでは前述したようにミニベンチ工法の補助工法として採用し、大変効果が大きいことが分った。オーフリットンネルではFL付近と天端付近の粘性土に複数それに砂へ砂礫層で湧水があり、切羽の自立性が悪く上に土被りが4~8mと小さい事から採用した。ミニパイプ工法は図-4にみるよう土被りがトンネル直徑より小さい箇所で先行沈下抑制に効果があるのは斜めロックボルトと同様であり、かつ図-5に示すように最終の地表面沈下に対しても抑制効果が大きい結果となっている。

4. 補助工法の効果

斜めロックボルトとミニパイプを比較した場合、両者とも先行沈下に対する効果はあるが、最終沈下に対するミニパイプの抑制効果が際立つてある。これは、斜めロックボルトに対してミニパイプの剛性が強いこと、ゆるみ土圧を鋼支保に伝達しやすい構造となっていることに起因するものと考える。すなわち、グランダードアーチが形成されない土被りの浅いトンネル(図-6で η が1~2以下)においては、なるべく、剛な支保構造が望ましいことを示している。

5. まとめ

土被りが小さく、しかもオーフリットンネルといふ新しい地質時代の未固結な砂質地山においても、地山に見合った補助工法を採用することによりNATMで十分に対応できることが示された。今後、補助工法の効果を更に詳細に研究し、現場の状況に適合した合理的なNATM施工へと發展させることが所要と考えている。本報告が未固結な土砂山における今後のNATM施工の一助になれば幸いである。

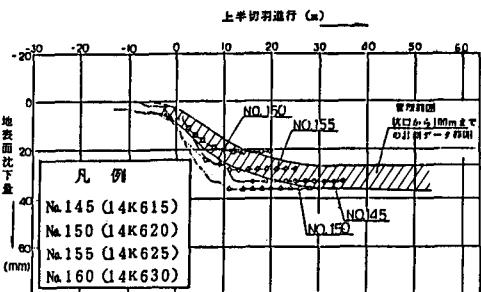


図-3 掘削方法変更後の地表面沈下
(大川平(南)トンネル)

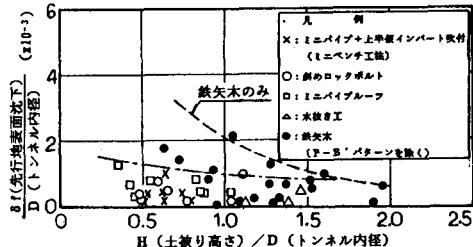


図-4 切羽到達時の地表面沈下と土被りの関係

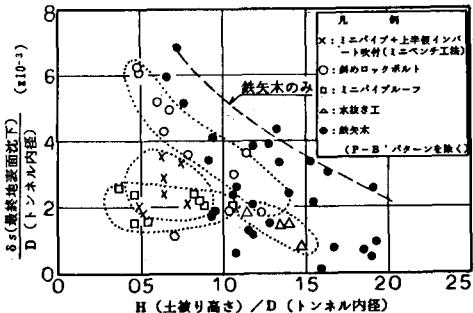


図-5 最終地表面沈下と土被りの関係

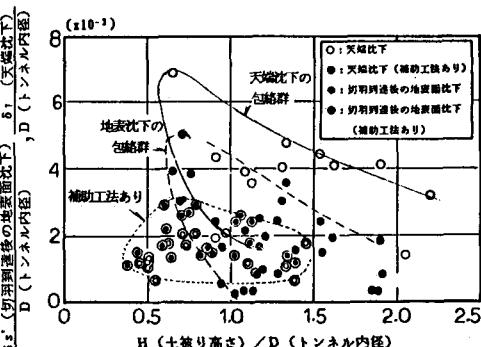


図-6 天端沈下及び切羽到達後の地表面沈下と土被りの関係