

## 綱取トンネル拡中工事について

東北地建山形工事事務所 正会員 ○ 松田洋一  
西村 大  
早坂典夫

### 1. まえがき

本工事は一般国道113号改築工事の一環として豪雪で有名な山形県小国町地内において、冬期工事として既設トンネルの非対称拡中工事として施工された標記トンネルの施工計画と施工の概要を述べるものである。

### 2. 工事計画

#### 2-1 工事概要

道路規格	オ3種 3級 延長 96m	工事内容	掘削 (岩盤 ABC) 285m (÷30.3%)
線 形	平面 直線 機断 2.5%	支保工	$\left\{ \begin{array}{l} H=200 \sim 160 \\ D=12 \sim 0.9 \end{array} \right\}$ 25基
工 期	S47.11.20 ~ S48.3.31	巻立 (厚45cm 6.0m)	96m
(全面交通止)	S47.12.12 ~ S48.3.31	路面工 排水工 その他工事	/式

工事内容からわかるとおり、工事に制約され、47年度工事としては、本体の掘削巻立と路面工のみとした。

#### 2-2 綱取トンネルの地質地図

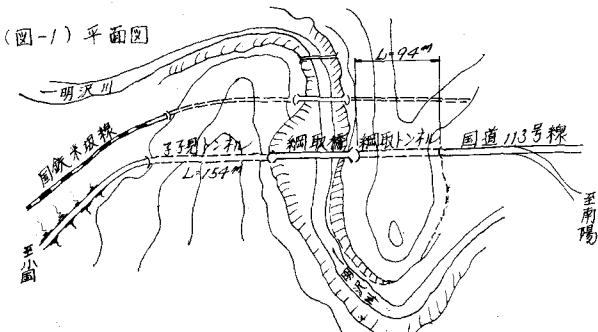
本トンネル附近の平面地形は、図-1のとおりで、明渓川が大きく「S」字に蛇行し、尾根が河岸まで張出し、この尾根が小国側では、子子鬼トンネルL=154mとなり、山形側で本トンネルとなっている。このような地形のため、ルートを種々検討した結果、現道を利用することになり両トンネルおよび綱取橋を拡中することとした。

本トンネル附近の地質は、オ3紀中新世の堀戸層に属する礫岩を主体として構成され、岩石は浴にいう子持石で、礫は岩岡岩、粘板岩、変成岩等の円礫からなり母岩は硬く固結している。

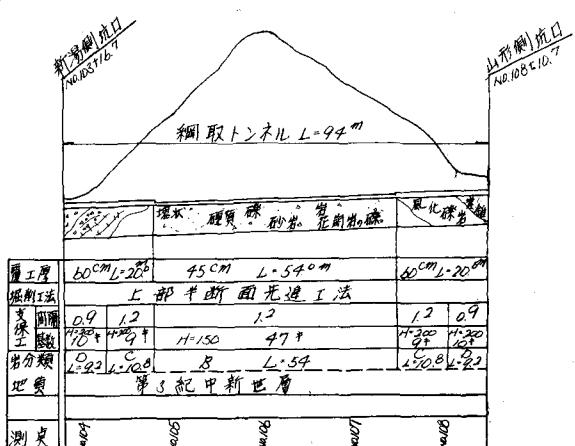
本トンネルについては、小国側坑口附近は一部砂岩の縁を挟んでおり、坑口から20m程度までは、電梯が発達し凹化が進んでいた。山形側は坑口から15m程度は凹化が著しく進んでおり土砂であった、而坑口を除く中央部はおむね堅硬な礫岩であった。「図-2」はトンネル横断面および地質概要である。

#### 2-3 拡設および拡中トンネル断面

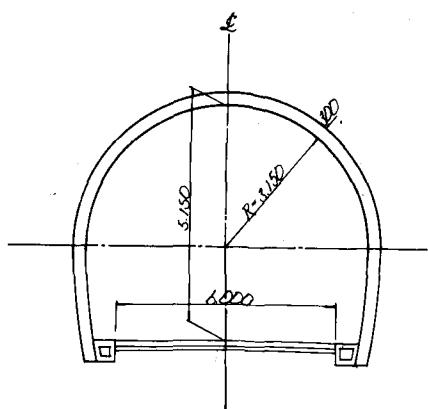
既設トンネル断面は「図-3」のとおりで、拡中トンネル断面の諸元は「図-4」のとおりである。拡中トンネルは、改訂新道路構造令によつた外、この附近は紅葉の名所でもあり、歩道(中員1.0m)を片側に設けたことにした。(図3～4は次頁)



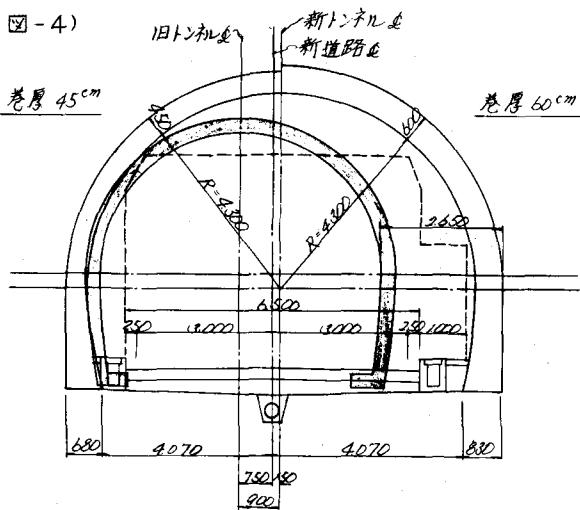
(図-2) トンネル横断及地質概要図



(図-3) 既設トンネル断面



(図-4)



## 2-4 工期

本トンネルの抜けは、現に供用している道路

なので、全面交通止とせざるを得ず、自然交通止となる嚴冬期をあえて工事工期とし、施工計画をたてた。

### 3. 施工計画

仮設設備特にコンクリート関係を重視して冬期工事としての検討と計画を行った。

3-1 コンクリート関係設備 コンクリートについては、生コン使用と現場練りの場合を検討したが、生コンは、道路の除雪面から使用が難しいと判断され、現場練りコンクリート設備とし、又当然寒中コンクリート打ちとなるので次の事項の調査、検討を行った。

(1) 46年1月～46年1月の最高気温調査を行ったところ、-5°C程度が大半で、-8°C～-3°Cの範囲も月に3～5回発生している。(2) コンクリートの打込温度については、10°C以上を目指す必要がある。

(3) 材料の加熱方法と設備について、経済的で効率のあがく方法を考え必要がある。などを考えあわせコンクリート関係の諸設備を次のように計画した。

(1) 骨材ストックヤード 骨材ストックヤードは、計画打設コンクリートに余裕を見込んだ全数量を降雪前に確保される広さをもち、降雪時をさけるため上部構造とし、又屋内には、ジエントヒーターを考慮した。

(2) 溫水設備 骨材を保溫すると共に、コンクリートの打込温度を上げるには最も経済的な水の加熱ボイラーを計画した。

(3) セメント倉庫 セメント倉庫は、防湿、保温構造をもつて採用した。

(4) コンクリートプラント コンクリートプラントは、簡易プラント (46m³×2基) を計画した。

3-2 給水設備 給水設備は使用水量と、給水源に左右されるが、使用水量はコンクリートプラント用粗削用等を含め、70l/minと計算され、水源には近くみ沢水を利用し、貯水槽、配管等の設備を計画した。

3-3 電力設備 電力設備は本工事の必要電力量と、将来のトンネル照明、道路照明を考慮に入れ、東北電力と協議の上、受電設備その他を計画した。

### 4. 掘削

4-1 掘削方法の検討 本トンネルの掘削は既に、大断面導坑が掘削されていて状態を把握する掘削となりため、次の事項の検討と実例を参考に掘削方法を決定することにした。

(1) 本トンネル内の地質が、西坑口を除いては割合安定した裸岩戸と判断されるところと、(2) トンネル延長式94mと推定したこと。(3) 既設トンネルの現況からみて湧水がまだ多くないと判断されること。(4) 既設トンネ

ルの巻厚は27~30cm程度で、かなり風化が進み一部表面はボロボロになっていること。⑤ 断面トンネル本体支保工で施工された記録があること。⑥ トンネル掘削工法として上半掘削工法が採用された実例（北陸地建 梶原加羅トンネル S42~45年施工、同地建 郡津トンネル S44年施工 鉄道トンネルを道筋トンネルに）

東北地建、五十川トンネル 資料不明、北陸のストンネルは、対称施工）がある。などのことが検討され。

本トンネルとしては、① 初断面が比較的小さく ② 後で覆工まで期間も短縮できると考えられること。

③ 掘削寸法をそのまま前方に搬出し、シンボ足場 セントル足場に利用できること。などから 施工性・經濟性・施工の安全性を考え併せ、上部半断面先進掘削工法（覆工逆巻工法）と採用することにした。

#### 4-2 上半掘削

施工圖および掘削順序は「図-5」のとおり（図-5） 綱取トンネル掘削順序

である。施工は上半掘削用の足場と搬入路として SPL + 60cm の高さまで現道上に盛土を行った。削岩方法は、大型トラックを利用し、足場丸太・パイプ等で削岩機架台を構築した。掘削寸法は前にも述べたような前方搬出と残土処理（運搬捨土）を行った。

#### 4-3 下半掘削

下半掘削は施工順序に従い、大貨 土平掘、土平掘削と通常の方法で行った。

#### 5 覆工コンクリート

5-1 型枠および打設方法 型枠はアーチ部とスライディングオーナー側壁をバラセントル使用とした。アーチ部コンクリートの打設にはJターン方式が一般的に採用されているようであるが、クラウン部の発泡に難があり巻厚不足の指摘が多いようなので、本工事では、セントルの頂部に3ヶ所のコンクリート送入孔を開け、押上方式を採用した。頂部コンクリート打設時のポンプ車圧力は30~40kg/minの範囲で行った。この方法で打設結果は巻厚検査の結果からみて効果的であったと思っていく。

#### 5-2 コンクリートの配合

コンクリートの配合は東北地方建設局標準配合によった。

5-3 型枠脱型管理 脱型管理は次のような考え方によった。① 旧トンネル示す書によれば、最終打設部が直接土圧を受けない場合でも、少なくとも自重による崩壊をしないとされていて30kg/cm<sup>2</sup>程度としていること。② 本工事の場合 寒中コンクリートにならるので、害ささげうる限界の圧縮強度を参考、ACI基準で約2.5kg/cm<sup>2</sup> RILEMの指針で、5kg/cm<sup>2</sup>程度をとっていることなどから、アーチ部 側壁部共に約2kg/cm<sup>2</sup>で脱型することにした。又これらのことから、コンクリートの打設サイクルは、3日に1回として計画した。

5-4 寒中コンクリートの養生管理 コンクリートの打設温度は、10°C以上を目標としたが、実際測定した結果は10°C~30°Cの範囲に打設することができる。初期の目標を達成したと思っている。上半アーチ部の養生方法は、セントルの両妻に三重シートを張り、中にガスター3台を配置し、コンクリート打設開始と同時に点火し、目標強度50kg/cm<sup>2</sup>に達するまで考えられた時間まで保温することにした。又側壁についても、アーチ部に準じた保温方法をとった。

#### 6 まとめ

本工事の施工を通じ、① 断面トンネルの掘削が非対象であっても、この程度の地山条件があれば、上半掘削による施工が可能であること。② 小国地区のような豪雪寒冷地であっても、十分の配慮があれば、目標とするコンクリートが得られること。③ 短いトンネルの場合地質の変化による掘削分類の変更を生ずると、支保工材の過不足を感じ、後の工程に大きな影響をおよぼすので事前の対策が必要であること。などがまとめる。