供用中のトンネルでの プレキャストインバート設置工事について

藤原 寿友

兵庫県 企業庁 水道課 (〒650-8567兵庫県神戸市中央区下山手通5-10-1)

兵庫県道路公社が管理する西宮北有料道路の盤滝トンネルでは、阪神・淡路大震災以後、局部的に舗装が隆起する変状が進行し、通行車両の走行に支障をきたしていたため、対策としてプレキャスト製品を用いたインバート設置工事を行った。施工にあたっては、覆工コンクリート下を掘削することで、覆工コンクリートに変位が生じる可能性があったことから、インバートと覆工コンクリートを早期に閉合させることが課題であった。

本稿では、供用中のトンネルでのプレキャストインバート設置工事について、課題に対する 様々な工夫について報告する.

キーワード トンネル,インバート,隆起対策

1. はじめに

西宮北有料道路は,六甲山地の東端に位置し,西宮市 北部(西宮市山口町船坂)と南部(西宮市越水)を結ぶ 一般有料道路で,平成3年3月に供用開始し,延長4.3km の内,約1.7kmがトンネル区間となっている(図-1参 照).



図-1 位置図

当該トンネルは、阪神淡路大震災により南側坑口より230m付近の約15mの区間でコンクリート舗装に2~3cm程度の隆起が発生した。その後も隆起する変状が進行し、平成25年の調査時には、最大11cm隆起し、通行車両の走行に支障をきたしていた(**写真-1**参照).

舗装の隆起対策として、新たにイバートを設置すること としたが、供用中のトンネルであり、様々な現場条件からプレヤャスト製品を用いる必要があった.

本論文では、全国的にも事例のない、供用中のトンネルでのプレキャストインバート設置工事について、課題に対する様々な工夫について述べる。



写真-1 隆起している路面

2. 隆起の原因ついて

当該トンネルはNATM工法により施工されている.建設当時や震災被災時の資料より、隆起箇所には粘土層が斜め方向に存在する可能性があり、インバートが設置されてない断面で、隆起が発生していることがわかった(図-2参照).

更にのちの工事で掘削してわかったことは、

- ・ (地震による隆起で)中央排水管に亀裂が発生し、 トンネル湧水が漏水していた(**写真-2**参照).
- ・ 確認された粘土には、膨潤性をもつスメクタイトが含まれていた(**写真-3**参照).

この2つの要因により、当該粘土に水が供給され膨張したことが隆起の原因と考えられる.

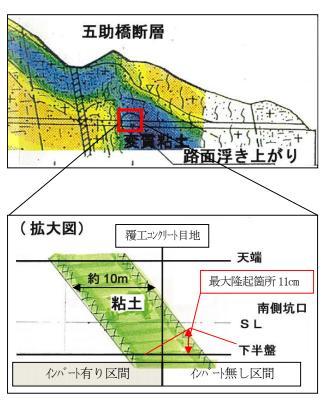


図-2 隆起箇所の地質図と震災時調査資料



写真-2 中央排水管の亀裂



写真-3 確認された粘土

3. 現場条件と対策工法の選定について

隆起対策として、心が一・有り区間に隣接する心が一・無し区間(覆エコックリー・1スパン10.5m)に心が一・を設置し、隆起の発生していない心が一・有り区間と同様の断面にすることとした(図-3参照).

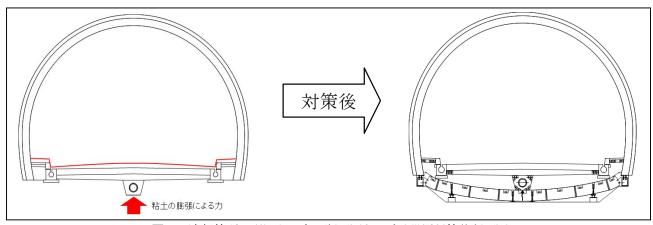


図-3 隆起箇所の現況トンネル断面図とインバート設置対策後断面図

(ハバート設置工事には、舗装の撤去及び(ハバート設置箇所の掘削、イハバートコングリート打設・養生が必要となるため、10日間程度の終日通行止規制が必要となる.しかし、

- ① 山岳部のトンネルであり、旧道の峠道以外、迂回路がないこと.
- ② 1日当たり12,000~14,000台の交通量があること.
- ③ 西宮市北部と西宮市街地を結ぶ重要な路線であり、かつバス路線であること

これらの3つの要因により、社会的な影響を考慮し、交通量が減少する21:00~翌朝5:30の間の夜間通行止規制で工事を実施することとし、日中は仮舗装で供用させることとした。このため、コンクリートの養生時間を考慮すると、規制時間内に、仮舗装で供用させることができないため、プルキストクバートを用いることとした。

4. 現場条件と対策工法の選定について

トンネルを新たに建設する場合は、インバートを施工してから覆工コンクリートの施工を行う.今回は、プレキャストインバートの据付時に覆工コンクリートが支えのない状態になる(図ー4参照).このため、以下に示す課題を解決する必要があった.

- ① 覆エコンクリートの下部を掘削する時に、覆エコンクリート沈下等の変位をいかに防止するか.
- ② 覆エコンクリートとプレキャストインバートをいかに一体化させるか.
- ③ トンネル内で使用できるクレーンの大きさが制約されることから、プレキャストインバート 1 ブロックあたりの重量および形状をどのように決めるか.

:覆エコンクリート死荷重

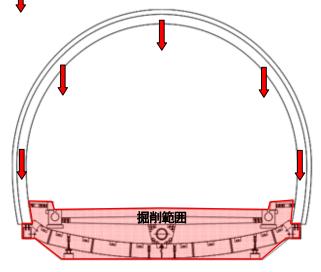


図-4 覆エコンクリート下掘削による変位発生模式図

5. プレキャストインバート据付課題対応と工夫

(1) 覆エコンケリート変位発生防止対策(覆エコンケリート支保方法のエキ)

覆エコンクリート下を掘削後すぐにH鋼支保を据え付け、覆エコンクリートの死荷重を支保させることで変位を防止することとした。このため、支保工はボルで高さ調節ができる構造とし、覆エコンクリートの死荷重を地山へ確実に伝達することとした(写真-4、図-5参照).



写真-4 支保工設置状況

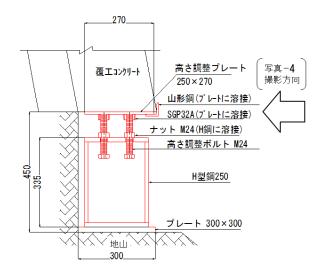


図-5 支保工詳細図(横断図)

(2) 覆エコンケリートとインバート接合構造の検討

a) 裏込充填材に超速硬無収縮モルタルの使用

プレキャストクハー・十工では、イハー・下の地山との隙間に、裏込充填を行う必要がある。この充填材を覆エコンクリート下にも充填し接合部のコンクリート構造物とすることで、早期に覆エコンクリートとイハートを一体化することが可能となった(図 -6. 写真-5参照)。

充填する材料は、超速硬無収縮モルタルとし、その仕様は以下の条件から 1 時間材令圧縮強度を、 σ $lh=0.6N/mm^2$ の地山強度以上を確保することとした。

- ・ 規制時間内作業を完了させるため、充填完了後、時間を置かず埋戻し作業を行う.
- 覆工コンクリートの死荷重を支保工だけでなく、できるだけ早期に硬化した無収縮モルタルで受けさせる.

b) 接合部のずれ止め処理

覆エコンクリートとの接合部は、トンネル建設時にクハートを設置する場合と同様に、図-7に示す形状とすることが望ましい.しかし、覆エコンクリート下端部を取壊し、同様の形状にしようとすると、規制時間内に作業が終了しなくなるため、既存の形状のままで接合せざるを得なかった.

この場合、接合部でズレが発生する恐れが予想されることから、接合部において以下に示すズレ止め処理を行い、覆エコンクリートとインバートの一体化を図った(図-8参照).

- ・ 無収縮モレタル充填の上端の仕上げを,覆工コンクリート下面より3~10㎝高く仕上げ,覆エコンクリート内側に,巻き込む形状とした.
- ・ プレキャストインバートへ用心鉄筋として、あと施工の差筋を 設置した.

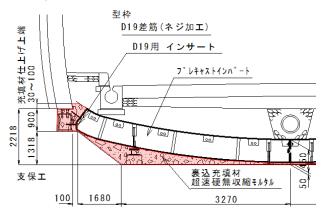


図-6 プレキャストインバートおよび接合部断面図



写真-5 接合部無収縮モルタル充填状況

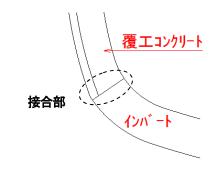


図-7 一般的なインバートと覆エコンクリートとの接合部断面図

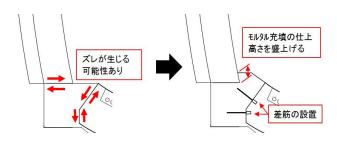


図-8 ズレ止め対策模式図

(3) プレキャストインバート形状の検討

以下に示すトンネル内でかつの制約条件から, 重量7t 以上のプレキャストインバートは使えないことがわかった.

ルーンの制約条件 (図-9参照)

・クレーンの大きさ : 50t 吊ラフテレーンクレーン

・アウトリガーの張出幅 : 約 7.5m・最大作業半径 : 約 13m 必要

ブーム角度 : 0°



吊上げ可能なプレキャストインバートの重量

1ブ ロックあたり 7 t 未満

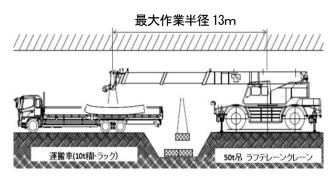


図-9 プレキャストインバート据付模式図

施工·安全管理対策部門: No.23

上記の条件のもとで検討した結果,プレキャストインバートの形状を以下のとおりとすることで,1ブロックあたりの自重を6.2tとした(図-10参照).

・幅(横断方向) : 4.11m (インバート幅全体の1/2)

・長さ(縦断方向):1.15m (施工縦断延長を9分割)

・厚さ : 0.45m

この結果、今回の工事で187 ロックのプレキャ자化パートを据付することとなった(**写真-6**参照).

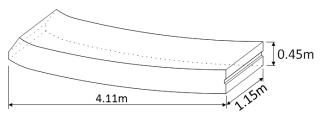


図-10 プレキャストインバート形状図



写真-6 プレキャストインバート据付状況

6. おわりに

これまで供用中のトンネルにインバートを設置するには,対面通行のトンネルの場合,長期間終日通行止規制を行う必要があった.しかし,プレキャストインバートを用いることで,夜間通行止規制でインバートを設置することが可能となった.

また、現場打ちコンクリートでインバートを設置する場合と比較し、コストは増加するが、養生時間が必要無いため、工期短縮に有効である。よって、終日通行止規制で工事を行う場合でも、規制日数の短縮に寄与すると思われる。

今回の施工実績が、供用中のトンネル改築工事で参考になれば幸いである.

なお、本稿は従前の所属である兵庫県道路公社の所掌 内容である.