# 有機繊維混入コンクリートを用いた爆裂抑制型セグメントの適用 - 東海北陸自動車道 飛騨トンネル工事 -

中日本高速道路株式会社

正会員 森山

守

大成建設㈱ 正会員 小林 伸次 フェロー会員 領家 邦泰

正会員 〇小原 伸高 正会員 堀口 賢一

## 1. はじめに

東海北陸自動車道飛騨トンネル(延長 10.7km) は高速化施工を目的に世界最大級の2車線全断面 TBM(外径 12.84m)で本坑主要区間の掘削を行った。TBM 区間の覆工構造は、一次支保としての鉄筋コンクリート製ライナー(以下 RC ライナー)(厚さ 250mm)+無筋コンクリートによる二次覆工(厚さ 300mm)である。しかし、TBM 貫通点付近の約 200m 区間は、TBM 解体後の工程短縮を目的に、二次覆工の機能を持たせた RC ライナー(厚

さ300mm)を用いることにより二次覆工を省略した(シールド工法におけるセグメントを飛騨トンネルではライナーと呼んでいる)。二次覆工の機能のうちの耐火性については、コンクリートに有機短繊維(ポリプロピレン繊維)を混入させることで火災時の爆裂抑制を図ることとし、爆裂抑制型RCライナーを国内で初めて適用した。本報告はこの耐火対策の概要を報告する。

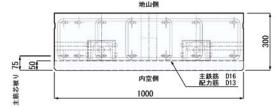


図-1 爆裂抑制型 RC ライナー断面図

## 2. 耐火構造の選定

一般に都市部の道路シールドトンネルで使用されるセグメントは、トンネルの立地条件から火災事故がトンネル内および地表部に重大な影響を及ぼす可能性があるため、耐火構造が要求されると考えられる。しかし、飛騨トンネルはこれとは異なり、岩盤中のいわゆる山岳工法トンネルであることを考えれば、地山によるトンネル構造の自立性(構造安定性)が期待でき、火災時も爆裂による覆工の大きな損傷がない限りは、トンネル断面はある程度保持され、トンネルの崩壊には至りにくいものと考えられる。従って、国内の道路シールドトンネルで実績のある、セグメントの内面に耐火被覆を設置する耐火構造りと同等の性能までは必要ないものと考えられ、有機繊維混入コンクリートによる爆裂抑制型 RC ライナーを用いることにより二次覆工と同等の耐火性を確保できると考えた。火災時の要求性能は、トンネル内での大規模火災を想定して、火災想定時間温度曲線をRABT 曲線(60 分加熱)としたときに、覆工コンクリートに爆裂が生じないこととした。

#### 3. 耐火性能の確認試験

有機繊維混入(ここではポリプロピレン短繊維を使用した)により爆裂を抑制するために必要な混入量を確認するために、RC ライナーと同配合のコンクリート試験体(800mm×800mm×300mm)を用いた RABT 曲線による加熱を行う耐火実験を行った。また、継手部のボルトボックス充填モルタルの耐火性能や継手部の止水材(水

膨張ゴムシール材)が火災時に熱劣化しないことを確認するために、 継手部を模擬した試験体も製作し、同時に耐火実験を行った。加熱後 の試験体を写真-1に示す。また、実施した耐火試験体の一覧を表-1に、 コンクリート配合を表-2に示す。

実験結果より、今回選定したポリプロピレン短繊維の場合はコンクリートに 1.5kg/m³混入することで爆裂を抑制できることが確認された。また、ボルトボックス充填モルタルも有機繊維を混入させることで爆裂が抑制されること、目開き 2mm であれば、火災時のシール材の温度は一般に許容温度とされる 100℃以下となることも確認された。



写真-1 加熱後試験体(一般部①)

キーワード: TBM、RC ライナー、耐火、有機繊維、爆裂抑制、RABT 曲線、耐火実験

連絡先 : 〒163-0606 東京都新宿区西新宿 1-25-1 大成建設(株) 土木設計部 TEL 03-5381-5417

| 試験体名 | 概要                   | *゙ルトボックス<br>の充填材 | 目的  | 観察・測定   | 導入軸力                | シール材<br>(目開き) | コンクリート<br>圧縮強度         | 含水率      | 試験結果                   |  |
|------|----------------------|------------------|---|---|---------------------|---------------|------------------------|----------|------------------------|--|
| 一般部① | PP 混入<br>(1.5kgf/m³) | _                | 設定した有機繊維<br>混入量が爆裂抑制<br>のために適当であ<br>ることを確認する。 | ①コンクリートに爆<br>裂が生じないことを確認する。<br>②部材深さ方向の温<br>度分布を測定し、残<br>存耐力算定の基礎デ<br>ータとする。      | $17\mathrm{N/mm^2}$ | _             | 63. 0N/mm <sup>2</sup> | 3. 60wt% | 爆裂なし                   |  |
| 一般部② | PP 混入<br>(1.2kgf/m³) | _                | 有機繊維の混入量<br>が局所的に 20%減<br>となった場合の挙<br>動を把握する。 |   |                     |               |                        |          | 爆裂なし                   |  |
| 継手部① |                      | 充填材①             | 火災がボルトボックスに<br>及ぼす影響を把握<br>する。                | ①ボルトボックスの<br>充填モルタルが火災<br>により著能を防護することを確認する。<br>②火災時の継手金物<br>の温度履歴を確認する。<br>(参考)。 | _                   | 有り<br>(0mm)   |                        |          | 爆裂なし                   |  |
| 継手部② | PP 混入<br>(1.5kgf/m³) | 充填材②             |   |   | _                   | 有り<br>(0mm)   |                        |          | 充填材が<br>一部崩落           |  |
| 継手部③ |                      | 充填材③             |   |   | _                   | 有り<br>(0mm)   |                        |          | 爆裂なし                   |  |
| シール① |                      | _                | 火災後の止水機能<br>の補修計画立案の<br>基礎データとする。             | ①継手に目開きが生<br>じた状態で火災時の<br>シール材位置の温度<br>履歴を確認する。                                   | _                   | 有り<br>(2mm)   | 61. 5N/mm <sup>2</sup> | 3.57wt%  | シール材<br>位置温度<br>100℃以下 |  |

表-1 耐火試験体一覧

表-2 コンクリートの示方配合

| 設計<br>基準   | 粗骨<br>材の | スランプ           | 空気<br>量の  | W/C<br>(%) | 細骨<br>材率<br>(%) | 単位量 (kg/m³) |      |         |         |         |                  |
|------------|----------|----------------|-----------|------------|-----------------|-------------|------|---------|---------|---------|------------------|
| 強度         | 最大       | の範囲            | 範囲        |            |                 | 水<br>W      | セメント | 細骨<br>材 | 粗骨<br>材 | 混和<br>剤 | 有機<br>繊維         |
| $(N/mm^2)$ | (mm)     | (cm)           | (%)       |            |                 | "           | O    | S       | G       | SP      |                  |
| 45         | 20       | 16<br>±<br>2.5 | 2.5<br>以下 | 36. 5      | 52. 0           | 177         | 485  | 878     | 826     | 4. 85   | 1.5<br>or<br>1.2 |

# 5. 火災時の RC ライナーの構造安定性

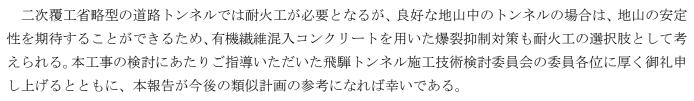
火災時にはコンクリートや鉄筋が高温になることにより耐力が低下す る。ここでは RC ライナーの火災時の構造安定性を以下の考え方により評 価した 2)3)。①受熱温度が 500℃以下のコンクリートの圧縮強度は、強度を 設計基準強度の 2/3 とする。②受熱温度が 500℃を超えるコンクリートの 圧縮強度は、強度を零とし、断面計算に考慮しない。③受熱温度が500℃ を超える部分を熱劣化深さと定義し、残存曲げ耐力は熱劣化深さがかぶり 厚さに達した時点で常温の半分とする。

耐火実験における試験体内部の温度分布を図-2に示す。これによれば火 災時の最高温度が 500℃に達するのは内面側から約 40mm の深さである。従 って、火害を受けた後に補修することをふまえて鉄筋のかぶりを決定し、 火災時の構造安定性を確保するため、火災時終局耐力が常時許容応力度相 当の NM カーブを上回るように RC ライナーを設計した( $\mathbf{Z}-3$ 、 $\mathbf{Z}-4$ )。

# 6. 有機繊維混入コンクリートの製造管理

RCライナーの製造管理は、繊維混入量のばらつきがないことに着目して、 初期の製造実績をもとに洗い試験による品質管理方法を策定した。

## 7. おわりに





- 2) (社) 土木学会: コンクリート構造物の耐火技術研究小委員会報告ならびにシンポジウム論文集、pp. 76-78、2004. 10
- 国土交通省住宅局建築指導課:2001 年版 耐火性能検証法の解説及び計算例とその解説、pp. 205-208、1997.9

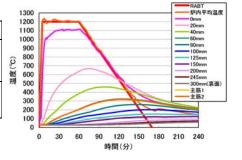
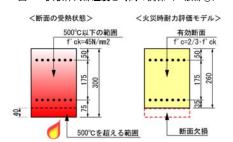


図-2 試験体内部温度と時間の関係(一般部①)



火災時の耐力評価モデル

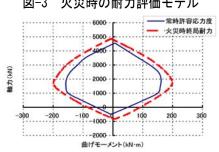


図-4 火災時想定残存耐力のMNカーブ