トンネル覆工の調査、補修・補強システムに関する提案

山本 一郎* 武内 秀木* 福與 智 ** 渡邊 伸弘* 伊藤 浩志*

要旨

近年、マンションなど建築物の外壁や鉄道関係構造物のコンクリート塊崩落事故が発生して、コンクリート構造物の耐久性が問題となっている。山岳工法で施工されたトンネルにおいても、山陽新幹線や室蘭本線で覆エコンクリート剥落事故が相次いで発生し、トンネル覆エコンクリートの耐久性や品質ついて世間の注目を集めることとなった。

一方、昨今の厳しい社会経済状況の中で、既設トンネルの長寿命化が求められている ことも事実である。

本研究では、トンネル覆エコンクリートの調査から変状原因の推定および延命化対策についての一連の維持管理システムを提案し、その妥当性について検討を行った。

1.はじめに

我々が日夜心を砕いて作っている土木構造物は、華やかな完成記念式典等のとき以外は、世間の注目を集めることは殆どない。普段は、いわば水や電気のように人の心に特別意識されることもなく、あって当たり前の存在となっている。このように、土木構造物の重要性は一般の人々には理解され難いもののようであるが、生活や産業を支える上で、なくてはならない社会基盤の一部を構成するものである。

近年、マンションなど建築物の外壁や鉄道関係構造物のコンクリート塊崩落事故が発生して、コンクリート構造物の品質や安全性が問題となっている。

山岳工法で施工されたトンネルにおいても、1999 年 6 月に山陽新幹線福岡トンネル坑内で発生した覆エコンクリート剥落事故を発端に、同年 10 月に山陽新幹線北九州トンネルで、さらに同年 12 月に室蘭本線礼文浜トンネルで覆エコンクリート剥落事故が相次いで発生し、トンネル覆エコンクリートの品質や安全性が問題となっている。

このような状況の中で、既設トンネルの覆エコンクリートの状態を良好に保ち、構造物としての寿命を延ばすことが望まれている。

このような背景から、トンネル覆エコンクリートの調査から変状原因の推定および延命化を図るための適切な対策工の選定といった一連の維持管理作業システム(図解法によるシステム)を提案し、トンネル覆工の調査、補修・補強に関する技術資料¹(以下、技術資料と呼ぶ。)を作成した。

本論文は、提案した維持管理作業システムの利用方法および提案システムの妥当性の確認から構成されている。

2.提案システムの流れ

本システムは、図表等を用いて、トンネル覆工のひび割れパターン等から変状原因を推定し、その主原因に対して最適な対策工が選定できるシステムとなっている。その流れは、図 - 1に示すような手順で運用する。

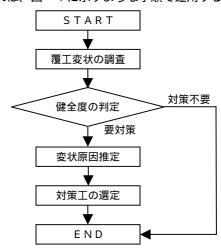


図 - 1 本システムの運用フロー

3.覆工変状の調査

覆エコンクリートの調査項目としては、大別して、

覆工内部および覆工背面調査:打音検査、簡易強度 測定、覆工ボーリング調査、ファイバースコープ調査等

^{*}技術研究所 **北陸支店

ひび割れ調査:ひび割れ測定、超音波探査等

コールドジョイント調査:目視観測、打音検査等 がある。これらの調査から得られるデータは、以降の健 全度の判定および対策工の選定といった一連の判定資料 となるため、調査項目に漏れがないようにチェックシー ト等を用いて慎重に調査を行う必要がある。

4. 覆工の健全度の判定

補修・補強の要否は、覆工変状の調査と診断から構造 物としての健全度を検討・判定する。判定は各管理者の 判定基準に準ずることとした。

技術資料には、国道や地方道等については、道路トン ネル維持管理便覧2)の判定基準を、鉄道については、ト ンネル保守管理マニュアル³⁾の考えを踏まえたトンネル 保守マニュアル(案)4)の判定基準を、高速道路につい ては、設計要領 第三集トンネル本体工 保全編(変状対 策)⁵⁾の判定基準を紹介している。

5.変状原因の推定

トンネル覆工の変状は、コンクリート材料や施工方法 だけでなく、土圧や水圧等の外力によっても発生する。 さらに、地下水の凍結融解やトンネル火災等による温度 の影響、酸・塩類による化学作用等、さまざまな使用・ 環境条件が変状の原因になることもある。このように変 状原因と考えられる事が多岐にわたるため、着目点の違 いから個人により、さまざまな原因が推定される恐れが ある。

変状原因の推定結果は、その後の対策工の対象や目的、 対策工の種類や施工時期にも大きく係わるため、誰が行 っても同様な正しい変状原因が推定できるような方法が 望ましい。

そこで、コンクリートのひび割れ調査、補修・補強指 針⁶⁾を参考に、覆工変状の状態を下記に示す4つの観点 から分類し、一覧表にまとめた。

ひび割れパターンによる分類(表 - 1)

ひび割れ発生時期・規則性・形態による分類(表 - 2) 設計図書等(ひび割れの範囲)による分類(表 - 3) 配合や打設時の気象による分類(表 - 4)

ひび割れの形状やパターン、ひび割れ発生時期や発生 箇所の分類は、基本的にはコンクリートのひびわれ調査、 補修・補強指針6)に基づいているが、本提案では、トン ネル構造に限定して覆エコンクリート変状原因とひび割 れパターン、発生時期、形態およびその他について追加 分類している。

変状原因の推定手順は次の通りである。

4つの分類一覧表を用いて、それぞれの観点から変状 原因を抽出する。

4つの観点から選び出された変状原因が同じであった ら、それを変状主原因とする。

4つの観点から選び出された変状原因が同じでなかっ たり、個々の観点からその変状原因を特定できなかっ た場合には、詳細調査を行い変状原因の推定を行う。

大分類 中分類 ひ び 割 れ パ タ -ン図 小分類 番号 因 A1 ヤメントの異常凝結 Α4 A5 セメント A2 セメントの水和熱 *** A3 セメントの異常膨張 (1) A4 骨材に含まれる泥分 骨材 A 材料 A5 低品質な骨材 A7 アルカリ反応性骨材 鉄筋 コンクリート中の塩化物(鉄筋区間) コンクリートロンクリ・ A8 コンクリートの沈下・ブリージンク A9 コンクリートの乾燥収縮・温度 B1 混和材料の不均一な分散 В1 B2 練り混ぜ B2 長時間の練混ぜ 烘红 運搬 B3 ポンプ圧送時の配合の変 B4 (不適当な打込み) ‡Τiλ み B5 急激な打込み コンクリート 締固め B6 不十分な締固め B7 硬化 養生 B8 初期養生中の急激な乾燥 B 施工 初期凍害 打足し B10 不適当な打足し処理 B11 配筋の乱れ セントル 鉄筋 配筋 B12 かぶり厚の不足 B13 型枠のはらみおよび沈下 B14 型枠からの漏水、路盤への漏水 型枠 型枠 B15 型枠の早期除去 B16 型枠セット時の負荷 (縦断不等沈下) (片側脚部沈下) 支保工 B17 支保工の沈下

ひび割れパターンによる分類(例) 表 - 1

注)ひび割れパターンの分類全体については、技術資料1)を参照のこと。

表 - 2 ひび割れの発生時期・規則性・形態による分類

発生時期	#I BII MH	形態			佳定されるひび割れ		
光土时期	况则正		A:材料	B:施工	C:使用・環境	D:構造・外力	E : その他
		網状		B2,B3			
数時間	有		A8	B2,B3,B5,B14,B16,B17			
女人中引 日		貫通		B2,B3,B4,B10,B16,B17			
1日		網状		B8			
' 11	無		A1	B5,B7,B8,B13			
		貫通		B4,B10			
		網状					
	有		A2	B15		D6	E4
数日			A2	B17			E4
** 1	無		A4	B9			
		表層		B7,B9			
		貫通					
				B2,B3		D4	
数10日	有		A7,A9		C1,C2,C7,C8	D1,D2,D3,D4,D5,D6,D7,D8	E1,E2,E3,E5,E6
			A9			D1,D2,D3,D4,D5,D6,D7,D8	E1,E2,E3,E5,E6
以上					C3,C4,C5,C6		
~ T	無		A3,A4,A5,A6		C3,C4,C5,C6		
		貫通		B6,B10			

表 - 3 設計図書等による分類

			1C 3 ID								
コンクリート		推定されるひび割れ原因									
の変形要因	関する範囲	A:材料	B:施工	C:使用・環境	D:構造・外力	E : その他					
		A1,A2,A4,A9	B1	C1,C3,C4,C5		E4					
収縮性		A2,A9	B2,B3,B8,B14,B15	C1,C2,C3,C4,C5		E4					
	構造体	A9	B2,B3,B8,B15	C1,C4,C5							
		A3,A5,A6	B1	C1,C3,C4,C5,C6							
膨張性		A7		C1,C2,C3,C4,C5,C7,C8							
	構造体	A7		C1,C4,C5							
	材料	A5,A6		C1							
沈下、曲げ、 せん断等	部材	A8	B4,B5,B6,B7,B9,B10 B11,B12,B13,B16,B17	C1,C2	D6	E3,E5,E6					
C 10 M +	構造体		B6	C1	D1,D2,D3,D4 D5,D6,D7,D8	E1,E2,E3,E5,E6					

表 - 4 コンクリート配合や打設時の気象による分類

		推定されるひび割れの原因
配		A2, A6, A9, E4
配合	貧配(調)合	A8,C3,C6,C7,C8
=	高温	A2,B2,B8,B10,E4
気象	低温	B9,E4
*	高湿	A4,A9,B8

6.対策工の選定

覆エコンクリート変状対策工は、前述した変状原因の 推定で導き出された主原因に対して、最適な対策工() 適合する対策工()場合によっては有効な対策工() に分類した対策工選定一覧表を利用し、さらに現場条件 等も考慮して選定する。

表 - 5 に、覆エコンクリート変状対策工の選定表の一部を示す。同表には、その概要および各対策工に期待する効果が併記されている。

また、変状対策工のうち対策工が大規模となる部分改築については、特に決められた方法がない。

そこで、現時点で施工可能な部分改築方法を、鉄道ト

覆工コンクリート変状対策工は、前述した変状原因の ンネルおよび道路トンネルに対して、各3案づつ提案し にで導き出された主原因に対して、最適な対策工() ている。

> 提案改築工法の詳細については、トンネル覆工の調査、 補修・補強に関する技術資料(改築工法の詳細資料)⁷⁾ を参考にしていただきたい。

	次・3 復工コングリート支体対象工の歴史を(例)																							
					対 策 工 法																			
大分類	中分類	小分類	番号	ひび割れパターン図	原因およびひび割れ状況	表面処理工	ひび割れ注入工	充填工	当て板・防護ネット	漏水防止工	裏込め注入工	内卷工	セントル補強工	ロックポルト補強工	根固めコンクリート	インバー トエ	地山注入工	斜面安定工(坑外)	アンカー エ	· 放射	排水工改良・新設	部分改築	備	考
		鉛直荷重	D1	(発 郎 臣)	緩み土圧が荷重として、鉛直方向に作用し、 アーチの天端にトンネル縦断方向の開口性 ひび割れを生じる。																			
		集中荷重	D2	(無中荷重) 	トンネル上部の大きな空隙から岩塊が落下 し、衝撃的に覆工に衝突してひび割れを生 じる。																			
	荷重	な数	D3	(解 Ø) E) SL	斜面下や傾斜した片理や直行方向に緩みが 生じて偏土圧が作用し、トンネルが変状す るものである。山側アーチ肩部に水平開口 ひび割れ、段差が生じることが多い。																			
D 構 造		荷重	D4	(展 間 図) (展 間 図) (地すべりによる変状は、トンネルとすべり 面の位置関係により変状発生形態が異なる。																			
外		その他	D5	SL ————————————————————————————————————	膨張性土圧による変状では、左右の側壁や アーチ両肩に、複雑な水平ひび割れが生じ やすく、アーチと側壁間に打縦目がある場 合には段差が生じることがある。																			
)	構造設計	構造設計	D6	第日では、	斯面・鉄筋量の不足による強度不足による ひび割れ																			
	支保条件	支保条	D7	(縦 断 図) カーカーカーカーカーカーカーカーカーカーカーカーカーカーカーカーカーカーカー	ひび割れは、縦断方向沈下の場合、輪切り 方向が生じやすい。横断方向沈下の場合、 トンネル軸の回転を伴い斜め方向が生じる。																		_	
	条件	条件	D8	(例 E) ま (表 例 図)	水圧・凍上圧は、漏水と関係があり、トン ネルに作用する場合は、側圧が卓越し、側 壁やアーチ肩部の水平ひび割れが生じる。															1)			1)凍上圧が主服	(因の場合

表 - 5 覆工コンクリート変状対策工の選定表(例)

注)覆エコンクリート変状対策工の選定表全体については、技術資料1)を参照のこと。

7. 本システムの妥当性の確認

過去の事例を対象に、本システムを使った変状原因の推定と対策工の選定を試行し、その妥当性を確認した。

事例対象トンネルは、変状トンネル対策工設計マニュアル⁸⁾より在来工法で建設された鉄道トンネルの「仙岩トンネル」とトンネルと地下⁹⁾よりNATMで建設された道路トンネルの「うれしのトンネル」とした。

本論文では、仙岩トンネルを対象とした検証例を示す。 以下に参考文献8)で報告されている仙岩トンネルの概要、変状の状況とその原因、変状対策工について記す。

7.1 仙岩トンネルの概要

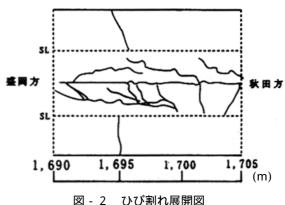
仙岩トンネルは、JR東日本田沢湖線の赤渕~田沢湖間に位置し、昭和 41 年に在来工法で建設された延長3,915mの単線鉄道トンネルで、新第三紀の緑色凝灰岩や花崗閃緑岩よりなる標高800~1,000m程度の奥羽山脈を東西に貫いている。

変状は、起点側坑口より 1,690m 地点で発生している。この変状区間は、施工当時、多量の湧水と断層角礫により埋没したため、水抜き坑を兼ねた迂回坑を設置した他、水抜きボーリング、薬液注入等の補助工法を用いた箇所である。

変状区間の覆工構造は、巻厚 40cm のコンクリート造で、 側壁部は垂直壁である。インバートは施工されていない。 この区間は、平成2年以前にはアーチ部・側壁部に対 して漏水防止工が、平成 3 年には側壁部に対して断熱防止板の設置が、平成 4 年にはアーチ部に対して落下防止工が、平成 $5\sim6$ 年には側壁部に対して水抜き工が実施されている。

7.2 変状の状況

トンネル覆工変状区間におけるひび割れ展開図を図 - 2 に示す。



凶・2 ひひ割れ展用凶

変状現象の調査結果は次の通りであった。

アーチ部に、圧ざ、剥落、ひび割れが顕著にみられた。 平成2年には天端部軸方向のひび割れと、このひび割れ からアーチ部全体に斜め方向のひび割れが多数発生し ていることが確認された。

平成4年にも天端部の剥離・剥落が確認され、圧ざの 可能性があるため、剥落防止工で対処した。

側壁部は構造的に弱い側壁直であるが、顕著なひび割れは見られず、側壁部のひび割れ幅と食い違い幅を継続して測定してきたが、ほとんど変化はなかった。

覆工背面の空洞調査時に天端部の巻厚を測定したが、 圧ざ箇所では巻厚不足と覆工背面に最大 1 mの空洞が 確認された。

水抜き孔から多量の湧水(0.3m³/分)が確認されるが、 変状箇所付近は冬季でも0 以下になることはない。 内空断面は、2.2mm/年程度縮小しており、特に、起点 方坑口より1,700m地点は最も変位が大きく、平成3年10 月~平成8年2月間に約10mm縮小した。

7.3 変状原因の推定

調査結果から当初は地下水が原因で内空断面が縮小していると考え水抜き工を施工したが、断面の縮小は止まらなかった。そこで変状原因を以下のように考えた。

- ・地山の緩み(鉛直圧) 塑性化(塑性圧)
- ・覆工背面の空洞
- ・天端部の巻厚不足

7.4 变状対策工

変状対策工は、以下の対策工が採用された。

- ・裏込め注入工(ウレタン)
- ・ロックボルト補強工(摩擦型ロックボルト)
- ・防水シート工 (リブ付き防水シート)
- ・内巻エ + セントル補強工 (H100@1.0m + SFRC10cm)

施工は、田沢湖線を全面運休する期間(平成8年3月から1年間)を利用して実施され、対策後は顕著な変状の進行は確認されていない。

図 - 3に実施対策工の概念図を示す。

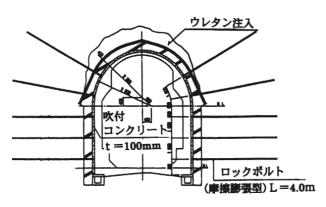


図 - 3 実施対策工の概念図

以上が、変状トンネル対策工設計マニュアル⁸⁾で報告されている内容である。

7.5 本システムによる変状原因の推定

仙岩トンネルの変状状況および調査結果をもとに、本システムよる変状の原因推定を行った。表 - 6 に、本システムより抽出された項目および共通する項目を抽出した結果示す。

表 - 6 変状原因の推定結果

分類	A 材料	B 施工	∁ 使用・環境	D 構造· 外力	E その他
	-	B15,B17	-	D1,D6	E1,E3,E6
	A9	B2,B3, B4,B10	C1	D1,D2,D3,D4, D5,D6,D7,D8	E1,E2,E3, E5,E6
	-	B6	C1	D1,D2,D3,D4, D5,D6,D7,D8	E1,E2,E3, E5,E6
	-	-	-	-	-
共通 項目	-	-	-	D1,D6	E1,E3,E6

同表より仙岩トンネルの覆工変状の主原因として、以 下のことが導き出される。

構造・外力に起因する項目

D1:緩み土圧 D6:断面・鉄筋量の不足

その他に起因する項目

E1:背面の空洞 E3:巻厚不足 E6:漏水

これらをまとめると、仙岩トンネルの変状箇所は、破砕帯部分で起きていることから、地山の緩みや漏水による背面土砂の流出に伴う緩み等による外力の増加、覆工背面の空洞および圧ざ部分の巻厚不足が変状の主原因と考えられる。

7.6 本システムによる変状対策工の選定

推定された主原因に対する変状対策工を本システムに より選定すると、以下の通りとなる。

最適と考えられる対策工()

・漏水防止工・裏込め注入工

・内巻工・セントル補強工

・排水工改良・新設 ・部分改築

適合すると考えられる対策工()

・ひび割れ注入工・充填工

・当て板・防護ネット ・ロックボルト補強工

・アンカーエ・地山注入工

7.7 本システムの妥当性の確認

表 - 7 に実施事例と本システムでの選定結果対比表を示す。同表中の本システム欄のゴシック部分は、実施事例と一致していることを意味している。

本システム適用の結果、変状原因および対策工とも実

施事例をほぼ含んでおり、その妥当性が確認された。 ここで、本システムで選定された対策工の数が多いの は、有効な対策工をすべて列挙しているためである。

したがって、対策工の方向性が決定した後は、各トンネルの施工条件や周辺環境等を考慮し、施工方法や施工時期、使用機械や使用材料等を計画する必要がある。

表 - 7 検討結果の対比表

	実施事例	本システム				
変状原因	・地山の緩み(鉛直圧)、 塑性化(塑性圧) ・覆工背面の空洞 ・天端部の巻厚不足	・緩み土圧 ・断面、鉄筋量の不足 ・覆工断面の空洞 ・巻厚不足 ・漏水				
対	・裏込め注入工 (ウレタン) ・ロックボルト補強工 (摩擦型ロックボルト)	・漏水防止工・裏込め注入工・内巻工・セントル補強工・排水工改良・新設・部分改築				
第 工	・防水シートエ (リブ付き防水シート) ・内巻エ+センル補強エ (H100@1.0m+SFRC10cm)	適合 する対 ・元填工 ・当て板、防護ネット ・ロックボルト補強工 ・アンカー工 ・地山注入工				

8.あとがき

現在の社会経済情勢から、これまでのようなダイナミックな社会資本整備は見込めず、維持管理に力をいれることにより、現有社会資本の寿命を伸長させる必要がある。トンネルの耐久性については、橋梁等と比較してその調査や研究が十分ではなく不明な点が多い。

これは、

- ・トンネルは一般に地中線状長大構造物である
- ・トンネルは山岳部に建設されるものが多い
- ・トンネル構造の背面の調査が難しい
- ・トンネルの耐荷力が失われても地山自身で安定す ることがある
- ・トンネル覆エコンクリートにひび割れが入っても、 空間保持というの機能は損なわれないことがある
- ・トンネル覆エコンクリートのひび割れ原因の特定 が難しい

などのトンネルの特殊性によるところが大きい。

レンガ覆工や矢板工法で建設されたトンネルに関する 健全度診断エキスパートシステムは見られるが、NAT Mで建設したトンネルに対する健全度診断法は見られな いようである。

今回提案した図解法によるシステムは、NATMで施工したトンネルに対しても、十分対応できるものである。

しかし、調査、診断、補修・補強に関する技術は、日進 月歩の状態にあるので、本システムの利用に際しては、 常に最新の技術を取り入れながら運用していくことが重 要である。

本システムについては、トンネル覆工の調査、補修・補強に関する技術資料¹⁾およびトンネル覆工の調査、補修・補強に関する技術資料 - 改築工法の詳細資料 - ⁷⁾に詳しくまとめているので、あわせて参照していただきたい。

参考文献

- 1) 五洋建設㈱:トンネル覆工の調査、補修・補強に関する技術資料、2000.5
- 2)日本道路協会:道路トンネル維持管理便覧、 pp123~137、1993.11
- 3)トンネル安全問題検討会:トンネル安全問題検討会 報告書、pp49~83、2000.2
- 4)鉄道総合技術研究所: トンネル保守マニュアル(案) pp35~46、2000.5
- 5)日本道路公団:設計要領 第三集トンネル本体工 保 全編(変状対策) pp47~54、1998.
- 6)日本コンクリート工学協会:コンクリートのひび割れ調査、補修・補強指針、pp41~47、1987.
- 7) 五洋建設㈱:トンネル覆工の調査、補修・補強に関する技術資料 改築工法の詳細資料 、2000.5
- 8) 鉄道総合技術研究所:変状トンネル対策工設計マニュアル、pp142~144、1998.2
- 9)河野正博、高卯和博:供用トンネルにおける変状と対策、トンネルと地下、VOL.31、NO.6、pp15~22、1999.