

## || 무도갱식 2 Arch 터널의 설계 · 시공

- 토카이순환자동차도 이츠츠가오카터널 공사 -

眞弓 英大(마유미 히데모토)

古川 幸則(후루카와 유키노리)

이츠츠가오카(五ヶ丘)터널은 나고야권내의 도시를 연결하는 순환도로로서 기대받고 있을 뿐만 아니라, 2005년 개최된 「愛·地球博」 메인회장까지의 중요접근도로로서 조기개통을 바라고 있는 토카이(東海)순환자동차도에 계획된 2 Arch 터널이다. 당초설계에서는 지금까지 2 Arch터널의 일반적 공법으로 사용된 선진도갱방식을 계획하였다. 그러나 최근 터널기술의 진보를 감안하여 보다 나은 합리적인 2 Arch터널시공을 목적으로 일본에서 처음으로 시도되는 도갱을 생략한 전구간 무도갱식 2 Arch터널의 설계 및 시공에 도전했다. 여기서는 무도갱식 2 Arch터널의 개요에 대해서 보고한다.

### 1. 이츠츠가오카 터널 공사개요

본 터널은 일본 최초의 전구간 무도갱식 2 Arch터널로서 2002년 3월에 착공되어 2004년 7월에 완성되었다. [그림 1]에 위치도를 나타낸다.

공사명 : 2001년도 토카이 순환 이츠츠가오카 터널 공사

발주자 : 국토교통성 중부지방정비국명 시코쿠도 사무소

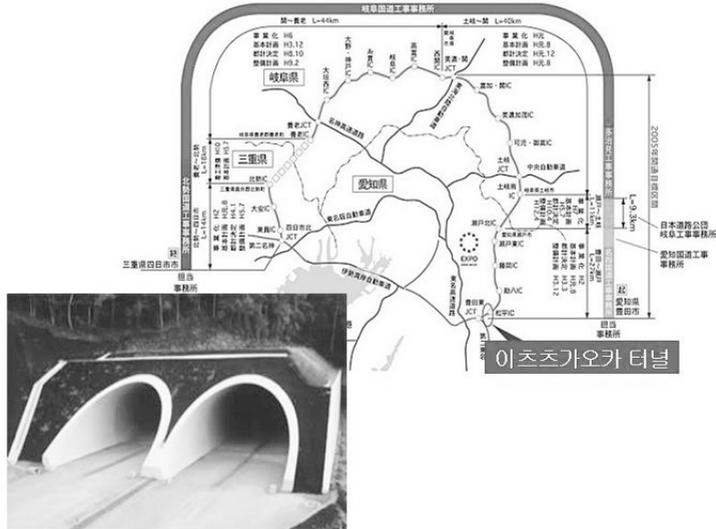
공사장소 : 愛知縣豊田市松平志賀町

공사 기간 : 2002년 3월 19일 ~ 2004년 7월 30일

터널 : NATM (형식 : 2 Arch터널)

공사내용 : 상행선 · 하행선 모두 연장 321m (굴착연장 293m, 기점 · 종점측 갭문 14m)

본 터널은 인접한 2본의 터널이 서로 접하고 있는 2 Arch터널로 일본에서도 시공사례가 적은 터널이다. 그 이유는 2 Arch터널 시공시, 양 터널이 상호영향을 받기 때문에 어려운 공사로 여겨지고 있기 때문이다. 그러나 시가지에서의 터널공사 증가와 토지이용상의 제약이나 환경, 문화재보호 등의 측면에서 최근 그 요구가 높아지고 있다. 참고로 [사진 2]에 나타나 있듯이 본 터널도 시가지의 주택지에 근접한 도시터널이다.



[사진 1] 갱구부사진(중점측) 및 위치도



[사진 2] 터널주변상황 사진

## 2. 2 Arch 터널의 과제

2분의 터널이 인접하고 있기 때문에 <표 1>에서 알 수 있듯이 선행 터널 지보공의 변상, 센터 필라부의 변상 및 침하 등이 과제로서 남아 있다.

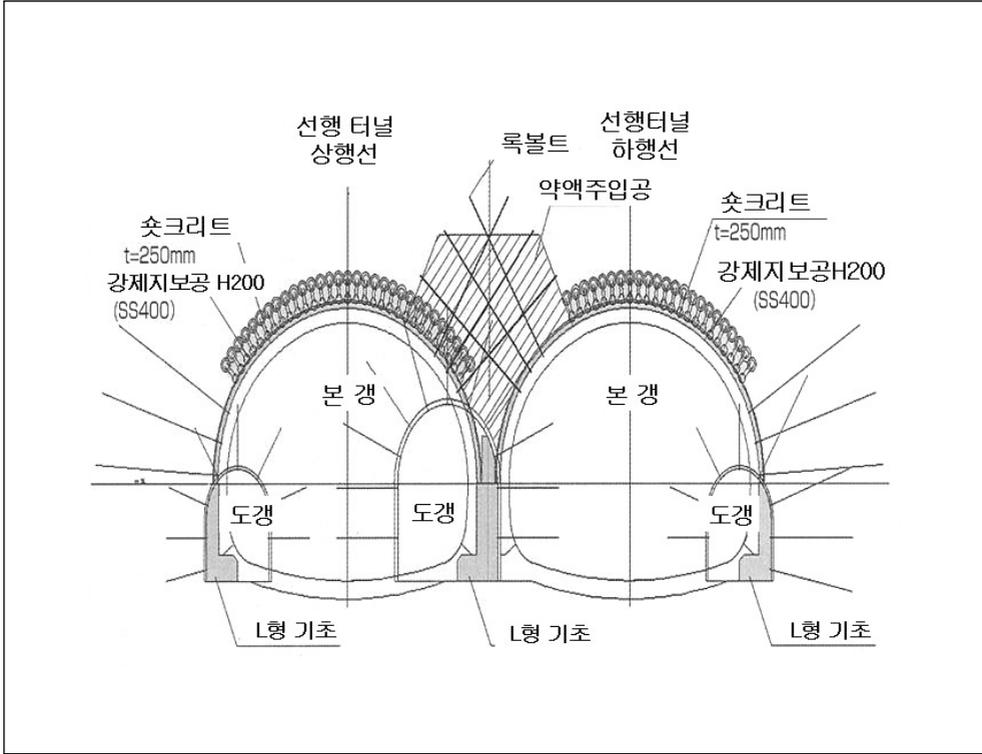
〈표 1〉 2 Arch터널의 과제

예상되는 문제점	개념도
<p>① 인접터널의 영향 후행터널굴착에 의한 선행터널로의 영향</p> <p style="text-align: center;">↓</p> <p>선행터널지보 변상</p>	
<p>② 센터필라의 안전성 센터필라부에 하중이 집중된다</p> <p style="text-align: center;">↓</p> <p>센터필라부 변상 센터필라부 침하</p>	

－ 선진도갱방식의 과제

지금까지 2 Arch 터널의 일반적 공법으로서 [그림 2]에 나와 있는 선진도갱방식이 채용되어 왔는데 이 공법은 본갱 굴착전에 도갱(중앙도갱,

측벽도갱)을 시공해야 할 필요가 있다. 도갱은 좁은 갱속에서의 작업이기 때문에 안정성이 뒤 떨어질 뿐만 아니라, 대형기계에 의한 합리화시공에 있어서 장애도 되고 있다.



[그림 2] 선진도갱방식 지보구조도 (예)

### 3. 무도갱식 2 Arch 터널로의 변경

#### -공법변경의 목적

당초설계에서는 시공실적도 많은 중앙도갱 및 측벽도갱을 가진 2 Arch 터널 (5분의 터널로 시공하는 방법)을 계획했다.

그러나 박람회 개최까지 시간적인 여유가 없었던 점과 환경보전, 안전시공 및 공정 리스크를 최소화하고자 하는 목적에서 도갱을 생략한 일본 최초의 전구간 무도갱방식 2 Arch 터널 (2분의 터널로 시공하는 방법)을 설계·시공하였다.

〈표 2〉 시공순서비교표

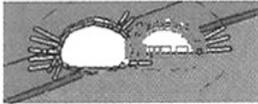
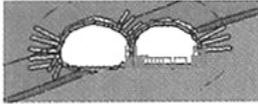
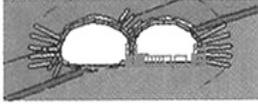
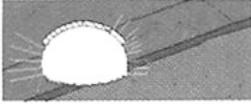
항목	시모이또우즈 터널		이츠츠가오카 터널	
공법	무도갱-라이닝후 굴착방식		무도갱-라이닝전 굴착방식	
시공순서	선행터널	후행터널	선행터널	후행터널
	<pre>         graph TD             A[굴착] --&gt; B[지보공]             B --&gt; C[인버트공]             C --&gt; D[라이닝]             D --&gt; E[굴착]             E --&gt; F[지보공]             F --&gt; G[인버트공]             G --&gt; H[라이닝]             </pre>	<pre>         graph TD             A[굴착] --&gt; B[지보공]             B --&gt; C[인버트공]             C --&gt; D[라이닝]             C --&gt; E[굴착]             E --&gt; F[지보공]             F --&gt; G[인버트공]             G --&gt; H[라이닝]             </pre>	<pre>         graph TD             A[굴착] --&gt; B[지보공]             B --&gt; C[인버트공]             C --&gt; D[라이닝]             </pre>	<pre>         graph TD             A[굴착] --&gt; B[지보공]             B --&gt; C[인버트공]             C --&gt; D[라이닝]             </pre>

- 무도갱식 2 Arch 터널 설계

무도갱식 2 Arch터널은 북큐슈시(北九州市) 발주인 시모이또우즈(下到津)터널의 일부구간에 서 채용된 실적이 있었던 점에서 이 방법을 참고 하여 무도갱식 2 Arch 터널로 설계를 변경하기로 하였다.

〈표 2〉와 같이 시모이또우즈 터널에서는 선행 터널의 라이닝 타설 후, 후행 터널을 시공했다. 그러나 이 방법으로는 후행 터널 시공시에 선행 터널 라이닝이 변형될 우려가 있었다. 본 공사에서는 공기연장을 방지하고 라이닝의 품질향상을 목적으로 라이닝 타설 전에 지보공과 인버트를

〈표 3〉 시공과정을 고려한 FEM해석

1	초기응력해석			
2		상반굴착 AGF치환 굴착해방률 : 40%	7	 인버트굴착 AGF치환 상반굴착 굴착해방률 40%
3		지보설치 굴착해방률 : 60%	8	 지보설치 굴착해방률 60%
4		하반굴착 굴착해방률 : 40%	9	 하반굴착 굴착해방률 40%
5		지보설치 굴착해방률 60%	10	 지보설치 굴착해방률 60%
6		인버트굴착 굴착해방률 100%	11	 인버트굴착 굴착해방률 100%

시공한 상태에서 후행 터널을 시공하는 무도갱 방식으로 설계했다.

－ 설계 개념

완성 후 터널선형 및 내공단면이 변경되지 않도록 고려하여 설계수정을 하였다. 검토에 있어서는 〈표 3〉에서 알 수 있듯이 시공과정을 고려한 2차원 탄성해석에 의한 FEM해석을 실시하여 지보공에 발생하는 응력을 확인하여 지보공

부재를 선정하였다.

－ 지보구조

후행터널 시공시의 선행터널 변상, 센터필라부의 변상 및 침하대책으로서 선행터널측에 고강도 강섬유 보강숏크리트, 고규격 강제지보공을 채용하였다. 또한, 센터필라부에는 숏크리트(350mm~550mm), 각부(脚部)에는 각부 지반개량과일을 실시했다. 〈표 4〉에 이번에 제안한 지보구조에 대한 전반적인 사항이 나와 있다.

〈표 4〉 무도갱식 2 Arch터널 지보구조의 전반 사항

<p>지보 패턴도</p>		
<p>스틁크리트</p>	<ul style="list-style-type: none"> <li>· 고강도 강섬유보강 슛크리트 t=30cm, <math>\sigma_{28}=36\text{N}/\text{mm}^2</math></li> <li>· 슛크리트(SL부 350mm~550mm)</li> </ul>	<ul style="list-style-type: none"> <li>· 일반콘크리트, t=25cm, <math>\sigma_{28}=18\text{N}/\text{mm}^2</math></li> </ul>
<p>강제 지보공</p>	<p>선형터널</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>· H - 250×250×9×14(SS540)</li> </ul>	<p>후행터널</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>· H - 200×200×8×12(SS400)</li> </ul>
<p>록볼트</p>	<ul style="list-style-type: none"> <li>· L=6m, 주방향 핏치 1.0m, 종단방향 핏치 1.0m</li> <li>· L=4m, 주방향 핏치 1.0m, 종단방향 핏치 1.0m (파이버볼트)</li> </ul>	<ul style="list-style-type: none"> <li>· 측벽부 : L=6m, 주방향 핏치 1.0m, 종단방향 핏치 1.0m</li> <li>· 중간지산부 : L=6m, 주방향 핏치 1.0m, 종단방향 핏치 1.0m</li> </ul>
<p>각부 보강대책</p>	<ul style="list-style-type: none"> <li>· 각부 슛크리트 및 wing rib 등에 의한 저반확대</li> <li>· 각부 지반개량파일을 이용한 각부 지반 개량, 지보력 확보</li> </ul>	
<p>중간평지 보강대책</p>	<ul style="list-style-type: none"> <li>· 주입식 포어폴링 (L=30m)</li> </ul>	

#### 4. 무도갱식 2 Arch터널의 앞으로 전망

일본에서 처음 시도된 무도갱식 2 Arch 터널을 전구간에 채용하였는데 시공중 별다른 문제점 없이 무사히 시공을 완료할 수 있었다. 본 공사의 성공으로 기존 선진도갱방식과 비교하여

무도갱방식이 안전성 확보나 품질향상, 환경면에서 뛰어남이 입증되었다.

지금까지 시공상 곤란 등의 이유로 2 Arch 터널은 계획시에 경원시되어 왔지만, 본 공사가 성공한 점에서 앞으로 보다 많은 2 Arch 터널이 계획되리라 기대된다. 

