

28. 영천절토28

28.1 시설물 개요

28.2 자료수집 및 분석

28.3 현장조사 및 시험

28.4 상태평가

28.5 종합평가 및 안전등급 지정

28.6 보수·보강 및 유지관리 방안

28.7 종합결론

28. 영천절토28

28.1 시설물의 개요

영천절토28은 경상북도 구미시 장천면 오로리(상주영천고속도로 37.175~37.415km)에 위치한 사면으로서 총 연장 240.0m, 높이 41.0m로, 2017년 06월 준공된 절토사면이다. 또한, 준공 이후 별도의 용도변경 없이 공용중이다.

28.1.1 일반사항

【표 28.1.1】 사면 일반사항

시설물번호	SL2017-0000035		관리번호	SY SL28
시설물명	영천절토28		시설물구분	절토사면
위 치	행정구역	경상북도 구미시 장천면 오로리		
	위치좌표	시점 : 36° 18' 30.7" 128° 53' 71.9"		
		종점 : 36° 18' 53.6" 128° 53' 64.2"		
	관리이정	37.175~37.415km		
	공구이정	5공구 STA.0+940~1+180		
제 원	연 장	240.0m	높 이	41.0m
	경사/방향	55/088	노 선	고속국도 301호선
관리주체	상주영천고속도로(주)		관리주체구분	민간
주변환경	인공구조물	-		
	주변지형	산악지형	상부사면경사	10~20°
시공현황	준공년도	2017	시 공 자	대림산업(주)
	부대시설	점검로, 배수로, 산마루측구, 낙석방지울타리, 낙석방지망		
비 고				

28.1.2 위치도 및 전경사진



【그림 28.1.1】 위치도

2025년 정밀안전점검(금회)



2023년 정밀안전점검(전회)



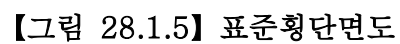
【그림 28.1.2】 전경사진

	
소단배수로 전경	낙석방지울타리 전경
	
자연사면 전경	수직도수로, 점검계단 전경
	
하단(이격부) 전경	낙석방지망 전경

【그림 28.1.3】 부재별 현황

[illegible]

【그림 28.1.4】 평면도



28.2 자료수집 및 분석

본 과업대상 구조물의 건설당시 주요현황을 파악하기 위해 [상주영천고속도로 민간투자산업 건설공사 5공구]의 설계 및 준공도서, 기존점검자료 등을 검토하여 주요현황을 요약하여 수록하였다.

또한, 본 과업 대상구조물의 관련자료를 수집·분석하여 구조물의 이력 확인, 결함 및 손상의 원인 분석, 손상의 변화 및 진행성 여부, 보수·보강대책 및 유지관리방안을 수립하기 위한 기초자료로 활용하였다.

28.2.1 자료수집 현황

【표 28.2.1】 점검이력사항

보존대상 목록		보유 현황	비 고
설계 도서	◇ 공통 - 준공내역서 - 공사시방서 - 각종계산서 - 토질 및 지반조사 보고서 - 기타 특이사항 보고서	○	◇FMS
	◇설계도면	○	◇FMS
시설물 관리대장	◇기본현황 ◇상세제원 ◇유지관리 이력	○	◇FMS
시공 관련 자료	◇시공관련 자료 ◇품질관리 관련자료 - 재료증명서 - 품질시험기록 - 관리·선정시험 기록 등 각종 시험 기록 - 주요 구조부위에 대한 계측 관련자료 ◇사고기록	일부	◇FMS
안전점검 및 정밀안전진단 자료		○	◇FMS
보수·보강 자료		○	

28.2.2 설계자료 검토

가. 사면 적용구배 및 소단설치 기준

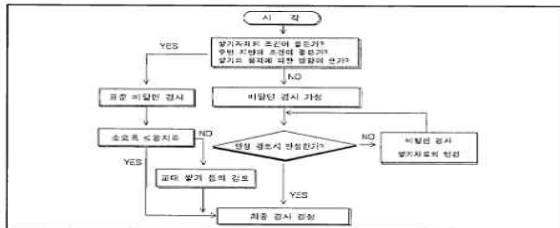
8.4 비탈면 설계기준

비탈면 안정해석을 위한 설계기준은 대체적으로 소단, 비탈면기울기 및 최소안전을 등으로 구분할 수 있으며 이에 대하여 검토하면 다음과 같다.

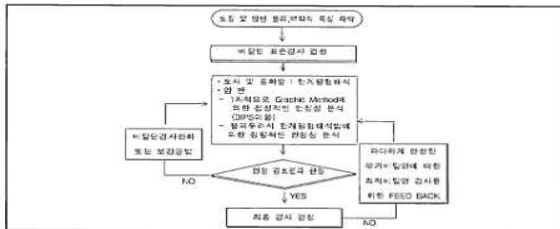
8.4.1 비탈면 기울기기준

가. 비탈면 기울기의 결정

(1) 쌓기 비탈면 기울기 결정에 따른 흐름도



(2) 깎기 비탈면 기울기결정에 따른 흐름도



282

8.4.2 소단 설치기준

가. 국내외 기법별 소단 적용기준

소단 설치빈도 및 폭에 대하여 국내외 기법별, 비탈면의 종류 및 지반의 특성 등을 고려하여 비교분석한 결과는 다음과 같다. 소단 적용기준 현황을 보면 일종의 경우는 소단설치 높이 기준을 7m 미만 1~2m로 규정하고 있으며 국내기준은 5~10m이하 0.5~3.0m이다.

소단의 설치목적은 비탈면침식방지를 위한 배수성 설치, 점진보수를 통해 등의 유지관리여에 있으므로 발파암층에서는 H=10.0m 이하 1.0m소단과 리핑알 및 토사층에서는 H=5.0m이하 1.0m소단을 설치하여 H=20.0m이하 3.0m소단을 설치하는 것이 대체적으로 타당한 것으로 나타났다.

[국내외의 기법별 소단적용 기준]

구분	기법 및 규정명	소단적용 기준
국 내	건설공사 비탈면 설계기준 (2006)	· 비탈면 높이 10m 이상 : 원직적으로 소단설치 · 비탈면 중간에 5~20m 높이 마다 1~3m 소단설치
	한국도로공사 도로설계요령 (2002)	· 리핑알 : R.O.D = 0~10%, H=5m 이하 소단 1m · 발파암 R.O.D = 10~25% : H = 10m 이하 소단 1~2m R.O.D = 25~50% : H = 10m 이하 소단 1~2m R.O.D = 50% 이상 : H = 20m 이하 소단 3m
	건설부 도로설계기준	· H = 5 ~ 10m 이하 소단 1 ~ 1.5m
	한국토지공사	· H = 7m 이하 소단 0.5 ~ 1.5m
일 본	도로공단 설계요령	· H = 7m 이하 소단설치
	국유림도로목구조물 표준시방서	· 암석과 접하는 토사 경계부와 7m 이하 소단 설치
	철도설계요령	· H > 10m의 경우 7m이하 소단 1.5m, 기울기3%

8.4.3 지하수위 적용기준

가. 적용기준

비탈면안정해석시 지하수위는 계절적인 지하수위 변화, 지형 및 시간적 요소를 고려하여 비탈면의 안정 조건에 가장 불리한 상태를 해석에 적용하는 것이 바람직한것으로 나타났다.

쌓기구간에서는 시공속도에 따른 장단기적인 배수조건과 토층 및 풍화암 지반조건에서는 강우시 침투해석이 의한 간극수압분포를 설계 안정해석에 이용하여야 하나 본 설계에서는 다음과 같이 적용하였다.

287

다. 깎기 비탈면

자연지반의 토질은 매우 불균질하고, 풍화도, 성층상태 및 굴절 등에 의해 지반의 강도는 한계하게 다르며 시공 후 시간의 경과에 따라 용탈이완, 대기노출로 인한 풍화현상 등으로 원지반의 전단강도가 약해지므로 비탈면이 차차 불안정하게 된다.

따라서 깎기비탈면 안정을 위한 기울기기준 결정은 토질구성, 상태, 특성, 지형조건, 지하수위 상태 및 시공조건과 비탈면의 용도등을 종합적으로 분석 고려되어야 한다.

국내 깎기비탈면 설계기준 적용기준은 건설교통부 및 한국도로공사 설계기준에 의거한 표준기울기로 적용하고 있으며 암반층에서 슬러니 질리층에 규정되게 발달할 경우 기울기 비탈면에 따라 큰 용과에 예상되므로 지반조사 결과에 토대로 파괴현상을 예상하여 이에 대한 적절한 비탈면 기울기설정 및 부가적인 안정대책을 수립하도록 계획하였다.

[원지반 요인에 대한 비탈면 기울기범위]

토 질 조 건	비탈면높이 (m)	기울기	비 고
모 래	-	1:1.5 이상	SW, SP
사 질 토	미설한 것	5 이하	1:0.8 ~ 1:1.0
	5~10	1:1.0 ~ 1:1.2	SM, SP
	미설하지 않고	5 이하	1:1.0 ~ 1:1.2
	임도분포가 나뉨	5~10	1:1.2 ~ 1:1.5
자갈 또는 암괴 섞인 사 질 토	미설하고 임도분포가 나뉨	10 이하	1:0.8 ~ 1:1.0
	10~15	1:1.0 ~ 1:1.2	SM, SC
	미설하지 않거나	10 이하	1:1.0 ~ 1:1.2
	임도분포가 나뉨	10~15	1:1.2 ~ 1:1.5
점 성 토	0~10	1:0.8 ~ 1:1.2	ML, MH, CL, CH
	5 이하	1:1.0 ~ 1:1.2	
암괴 또는 호박돌 섞인 점성토	5~10	1:1.2 ~ 1:1.5	GM, GC
풍 화 암	-	1:1.0 ~ 1:1.2	시면이 형성되지 않는 암

주) 1. 실효는 점성토로 간주, 표에 표시한 토질 이외에 대해서는 별도로 고려한다.

2. 뒤 표의 기울기는 소단을 포함하지 않는 단일비탈면의 기울기이다.

(건설교통부, 건설공사비탈면설계기준, 2006년)

284

8.4.5 설계기준 선정

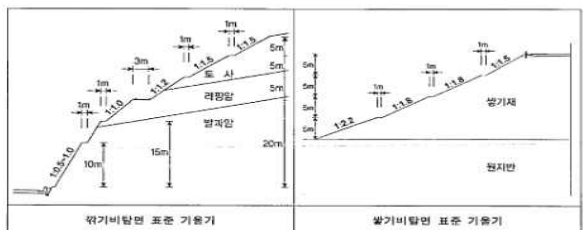
가. 비탈면 기울기 및 소단설치 기준

비탈면안정 해석을 위한 비탈면의 설계기준은 8.4.1 비탈면 기울기 기준에서 서술한 비와 같이 검토하였으며, 설계기준으로는 건설교통부 및 한국도로공사 기준을 적용하였다.

아래의 표는 비탈면의 설계기준을 정리한 것이며 본 표를 준용하여 비탈면안정 해석을 실시하는 것을 원칙으로 하나 해석 후 불안정한 경우 비탈면기울기를 완화하거나 비탈면안정 대책공법을 제시한다.

<비탈면 기울기 설계기준>

비탈면 구분	토 질	적 용 경 사	소 단 설 치
말굽기 비탈면	토 사 층	1 : 1.2~1.5	· 토사 및 리핑알 - 방파기 높이 5m 이하 소단 1m 설치
	리 핏 알	1 : 1.0	· 발파암 : - 수직높이 10m 이하 소단 1m 설치 (1:0.7~1:1.0 기울기 적용시)
	발 파 암	1 : 0.5~1.0	· 방파기 높이 20m 이하 3m 소단설치 · 리핑알과 발파암 사이에는 소단설치하지 않음
쌓기 비탈면	쌓 기 재	1 : 1.5~3.2	· 쌓기 높이 5m 이하 1m 소단설치



290

나. 지형 및 지질

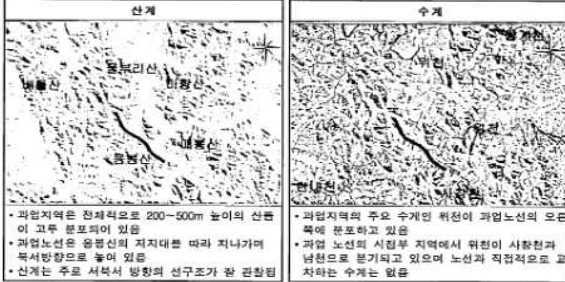
4.2 지표지질 조사

4.2.1 지형 및 지질특성

가. 지형 개요

- 백악기 경상분지의 주로 신동층과 하양층군이 분포하는 화성소분지의 서남부에 위치
- 본 과업 지역의 지질은 백악기 경상층군의 신동층(변화동층), 하양층, 진주층(동양층)이 분포

나. 지형 특성



다. 본토 암층 특성

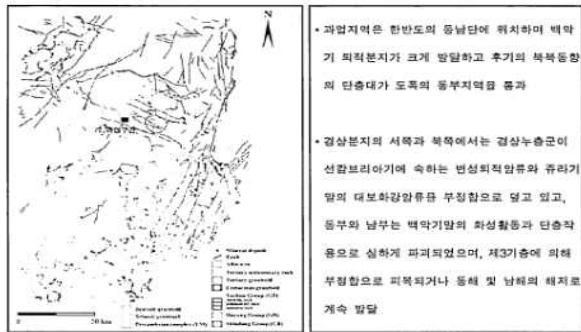
구 분	지질특성
낙동층 규암리층암 사암	• 낙동층의 하부층에 해당하는 낙동상층군의 역질사암과 역암은 원미도가 불탄한 석영과 알칼리장석이 주를 이루며, 탄질층과 반질층 유색광물리 주로 산출됨
하양층 사암	• 석영은 1 mm 내외의 것들로 원미도는 불탄한 것들이 우세 • 하양층 사암은 근거리에서 이용하여 함성
하양층 셰일	• 암층으로 인한 포개짐(fossil)이 발달 • 포개짐과 같은 방향으로 방해석이 침전 또는 층전벽이 있어 층리방향으로의 이 방향성이 잘 것으로 판단
진주층 셰일	• 암층으로 인한 포개짐(fossil)이 발달 • 포개짐과 같은 방향으로 방해석이 침전 또는 층전벽이 있어 층리방향으로의 이 방향성이 잘 것으로 판단

53

라. 지질 계통도

지질시대	층 명	특 성	비 고
제4기	충적층(Qal)	• 하천 및 산곡 퇴적물	
	--- 무정합 ---		
	중생암맥(Ked) 산성암맥(Kad)	• 괴상의 치밀	• 전 구간에서 기반암을 관입
	유천층군 안산암질암(Kal)	• 주로 응회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
중생대	--- 관입 및 분출 ---		
	신동층군 하양층(Ka2-1)	• 사암 및 적색 미사암, 미암의 고르	• 5과구 중점
	하부(Ka2-2)	• 사암과 역질사암, 역암의 고르	• 5과구 중앙 및 시점부

마. 지세구조

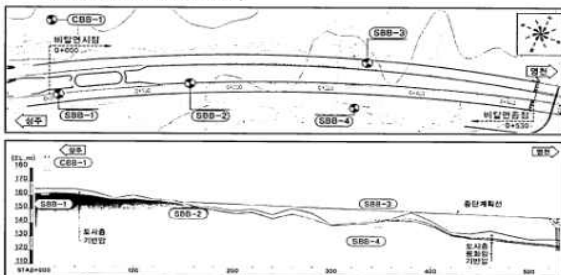


54

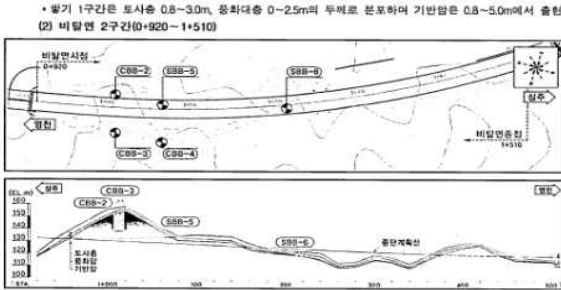
7.2 지층특성 분석

가. 분석비밀연구구간

(1) 비밀연구구간(STA.0+000~0+530)



(2) 비밀연구구간(0+920~1+510)



248

7.3 지반특성 분석

7.3.1 토질 특성 시험

구 분	공 번	심 도 (m)	지 층	함수비 (%)	비 중	Atterberg Limit LL(%)	PI(%)	#4	#10	#40	#200	USCS
원 기	CBB-2	1.00	중회토	8.6	2.74	NP	-	47	34.7	23.8	15.3	GM
	CBB-4	1.00	중회토	16.4	2.73	NP	-	56	42.4	29.1	15.8	GM
	CBB-10	1.00	중회토	15.2	2.69	NP	-	92.4	85.1	43.9	20.0	SM
	CBB-12	1.00	중회토	28.0	2.74	39.7	19.5	72.8	64.4	53.0	32.7	SC
	CBB-15	1.00	중회토	12.3	2.74	30.0	8.7	84	71.7	58.3	42.3	SC
	CBB-21	1.00	중회토	11.9	2.70	NP	-	67.4	58.5	26.8	11.3	SW-SM
	CBB-22	2.00	중회토	6.7	2.73	NP	-	100	95.2	35.8	19.1	SM
	CBB-24	2.00	중회토	13.4	2.73	NP	-	59.1	45.7	32.6	21.0	GM
	SBB-1	1.00	중회토	28.7	2.68	44.3	22.1	100	97.0	65.5	69.9	CL
	SBB-3	2.00	중회토	8.0	2.65	NP	-	69	67.3	46.2	22.6	SM
활 기	SBB-5	2.00	중회토	7.2	2.65	NP	-	96.8	92.7	55.2	26.7	SM
	SBB-6	3.00	중회토	9.5	2.63	NP	-	100	98.2	56.5	28.1	SM
	SBB-9	2.00	중회토	11.3	2.69	NP	-	57	51.5	36.4	17.7	GM
	SBB-10	1.00	중회토	19.3	2.65	31.8	10.5	100.0	94.0	61.5	35.5	SC
	SBB-19	4.00	중회토	13.5	2.69	28.8	5.2	100	76.1	57.6	37.4	SM
	SBB-21	2.00	중회토	19.4	2.67	NP	-	69.2	54.9	32.0	19.0	SM
	SBB-22	1.00	중회토	16.7	2.64	NP	-	83.9	75.5	49.7	22.7	SM
	SBB-23	1.00	중회토	8.8	2.64	NP	-	37.0	30.5	20.5	8.9	GM
	6SBB-21	2.00	중회토	6.3	2.68	NP	-	-	20.6	10.2	3.5	GM
	6SBB-22	3.00	중회토	8.5	2.67	NP	-	-	51.7	39.3	30.5	SM
원 기	RCB-9	표 토	표 토	3.0	2.65	NP	-	99	84.8	24.8	4.6	7.5 SW
	RCB-13	1.00	중회토	15.2	2.73	27.2	3.1	100.0	90.0	65.7	49.7	7.5 SM
	RCB-15-1	표 토	표 토	36.8	2.70	NP	-	78	61.0	42.5	30.4	SM
	RCB-17	3.00	중회토	11.9	2.71	NP	-	83	62.9	39.9	24.8	SM
	RCB-18	2.00	중회토	11.6	2.72	NP	-	93.2	90.2	61.9	28.3	SM
	RCB-19	2.00	중회토	12.0	2.73	NP	-	100.0	98.0	53.3	21.3	SM
	RCB-20	3.00	중회토	10.3	2.69	NP	-	100.0	97.3	40.4	20.4	SM
	RSB-11	1.00	중회토	17.0	2.71	27.9	4.8	100	100.0	92.4	68.5	11.0 ML
	RSB-12	1.00	중회토	11.0	2.68	NP	-	47.8	41.8	31.3	12.2	SM
	RSB-13	2.00	중회토	20.9	2.68	29.0	11.3	100.0	100.0	91.4	65.6	16.0 CL
원 기	RSB-14	2.00	중회토	17.4	2.69	27.9	10.6	100	97.4	83.3	49.0	14.5 SC
	RSB-15	2.00	중회토	15.9	2.71	30.0	6.5	100.0	100.0	97.8	68.7	9.0 ML
	RSB-16	2.00	중회토	12.7	2.67	NP	-	100	99.6	49.2	25.4	SM
	RSB-17	1.00	중회토	10.6	2.71	NP	-	76	70.6	41.8	23.4	SM

- 비밀연구구간 함수비는 6.7~28.7%, 비중은 2.63~2.74로 통일분류상 SC, SM, GM, CL, GW-GM, SW-SM에 해당함
- 탐사비밀연구구간 함수비는 3.0~36.8%, 비중은 2.65~2.73로 통일분류상 SM, GM, CL, GW-GM, SW-SM에 해당함

249

다. 지반조사보고서

제 1 장 조 사 개 요

1.1 조사명

• 상주~영천 고속도로 민간투자사업 제 5공구 지반조사

1.2 조사목적

- 상주~영천 고속도로 민간투자사업 제 5공구 구간 지반조사
- 계획노선의 지반공학특성 특성상 고려한 조사계획 수립
- 선진관 계획노선상 구조물별 특성을 고려한 현장조사, 현장시험 및 실내시험 실시
- 지층의 구성상태, 지반공학특성 특성 및 지반조건 파악
- 조사된 자료를 종합·분석하여 합리적인 설계 및 시공에 필요한 공학적 자료 제공

1.3 조사범위

위 치	• 시점 : (STA. 0+000) (X=299263.534, Y=157920.5497) • 종점 : (STA. 7+978) (X=293576.3489, Y=163273.3739) • 연장 : 7.98km	
특 성	• 국도 50번부터 57개 고속도로를 연결하는 제2경부축(상주~영천) 고속도로 건설 • 대구~포항, 대구~부산고속도로 등비 건설과 연접 대구, 국도인 교통수요 분석 • 민간투자 방식의 효율과 정부투자사업의 효율적 집행 도모	

1.4 위치도



구분	구분	구분	구분
터널 구간	교량 구간	터널 구간	터널 구간
• 봉곡터널(490m)	• 오로교(385m)	• 봉곡터널(490m)	• 봉곡터널(490m)
• 봉곡터널(385m)	• 오로교(260m)	• 봉곡터널(385m)	• 봉곡터널(385m)
• 효령터널(580m)	• 오로교(80m)	• 봉곡터널(580m)	• 봉곡터널(580m)
	• 강익교(90m)	• 봉곡터널(580m)	• 봉곡터널(580m)
	• 불모교(45m)	• 봉곡터널(580m)	• 봉곡터널(580m)

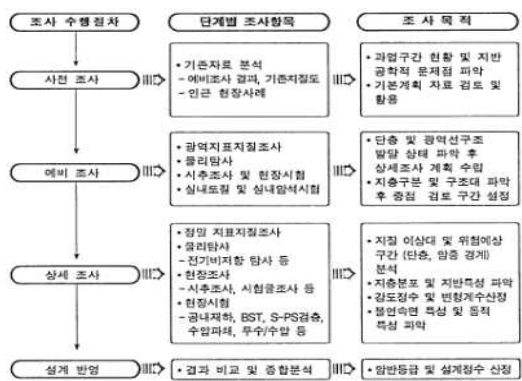
제 2 장 조 사 계 획

2.1 조사 기본방향 및 수행흐름

가. 조사 기본방향

- (1) 조사계획 수립
 - 기존 문헌자료, 기존계획, 안전지역 설계 및 시공자료 분석
 - 지형 및 지질 특성상 고려한 조사 범위 및 일정계획 수립
- (2) 단계별 조사 수행
 - 사전조사를 통한 중점검토사항 및 주요조사항목 선정
 - 상세조사, 추가조사를 통한 지반정보자료 파악 및 분석 수행
 - 다양한 분석기법을 적용, 안전등급별 최적의 설계지반점수 산정
 - 구조구분 분류를 통한 불연속면 특성 상세 분석
- (3) 중점검토구간 정밀조사 수행
- (4) 신뢰성 높은 분석 및 설계활용 극대화

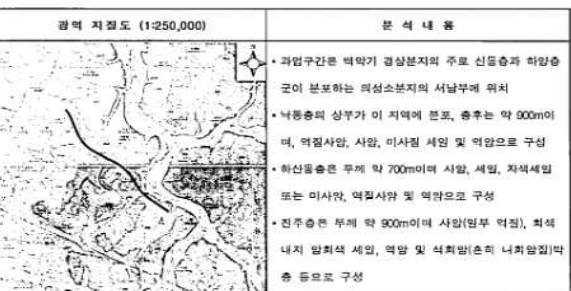
나. 조사 수행 흐름도



제 4 장 조 사 결 과

4.1 사전조사

4.1.1 광역지질도 분석



4.1.2 기본설계 자료 분석

구 분	분 석 내 용
터널구간	• 봉곡터널은 0.5~7.3m 중회로는 1.3~9.3m 중회로는 0.3~5.0m 두께로 분포 • 연장은 2.0~10.8m, 폭은 27.5m, 경사는 3.0~31.5% 심도에서 출현하며, 연장 TCR/RQD(%)=42~100/0~55, 폭 TCR/RQD(%)=93~100/40~50 경사 TCR/RQD(%)=10~100/0~100로 적적암으로 구성
교량구간	• 봉곡터널은 0.3~5.4m 중회로는 0.5~1.1m 중회로는 0.3~0.9m 두께로 분포 • 연장은 1.1~6.3m, 경사는 2.9~6.0% 심도에서 출현하며, 연장 TCR/RQD(%)=25~100/0~64, 폭 TCR/RQD(%)=82~100/45~67로 적적암으로 구성
비탈면구간	• 봉곡터널은 0.3m 중회로는 3.7m 중회로는 1.5~4.0m 두께로 분포 • 연장은 0.3~24.0m, 경사는 1.5~22.0% 심도에서 출현하며, 연장 TCR/RQD(%)=62~100/0~41, 폭 TCR/RQD(%)=90~100/62~100로 적적암으로 구성

4.3 지층분포 특성을 위한 조사

4.3.1 개요

가. 기본 방향

- 터널 및 교량구간 상세지층, 지질 이상대 파악, 암반 분류서 활용
- 지반의 공학적 성질 분석, 암층 경계 및 지층 분포 특성 파악

나. 조사 위치 및 수량

- 굴절법 탐사와 탐사 14.33km, 전기비저항탐사 6.15km, 시추조사 196점, 시험굴조사 13개소, 표준관입시험 480회

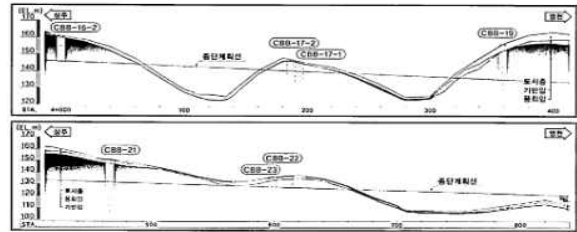


(1) 굴절법 탐사와 탐사

• 분선 구간

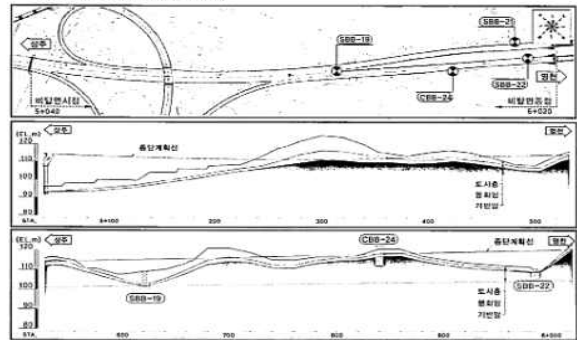
위 치	탐사구간(STA.)	측선방향	연장(m)
비탈면 구간	0+000	횡	115
	0+950~1+180	중	230
	1+000	횡	115
	1+080	횡	115
	1+190~1+605	중	415
볼로터널 시험점	1+720~2+675	중	955
	(양천)3+010~3+125	중	115
	(상주)3+970~3+085	중	115
	3+020	횡	55
	3+100	횡	55
볼로터널 중점	(양천)3+410~3+600	중	115
	(상주)3+410~3+525	중	115
	3+540	횡	55
	3+460	횡	55
	3+600~4+000	중	1,245
비탈면 구간	4+360	횡	115
	4+470	횡	115
	4+600	횡	115

77



- 약기 12구간은 토사층 0.5~5.7m, 풍화대층 1.8~2.8m의 두께로 분포하여 기반암은 2.7~7.5m에서 출현
- 약기 9, 10구간은 토사층 0.3m의 두께로 분포하여 기반암은 3.2m에서 출현
- 약기 9, 10구간과 약기 7구간은 토사층 0.5m, 풍화대층 1.0~3.0m의 두께로 분포
- 약기 11구간과 약기 8구간은 토사층 0.5m, 풍화대층 2.0~3.0m의 두께로 분포

(5) 비탈면 5구간(5+040~6+040)



- 약기 13구간은 토사층 1.5~4.9m, 풍화대층 0.5~1.9m의 두께로 분포하여 기반암은 2.0~3.7m에서 출현
- 약기 11, 12구간은 토사층 6.7m, 풍화대층 1.1m의 두께로 분포하여 기반암은 7.8m에서 출현
- 약기 13구간은 토사층 1.8~2.5m, 풍화대층 1.1m의 두께로 분포하여 기반암은 1.8~2.5m에서 출현

250

7.6 설계 지반정수 선정

7.6.1 개요

가. 기본 방향

- 기존 설계정수 선정의 문제점을 분석하고 대표값 선정시 신뢰도 향상을 위해 통계처리기법(Monte Carlo Simulation)을 적용하여 설계지반정수 선정
- 인근 유사한 형태의 설계·시공자료와 기존조사자료 분석하여 합리적인 설계 정수 선정

7.6.2 선정결과 요약

가. 연속체 해석을 위한 설계 지반정수 선정 결과

구 분	변형계수, E _s (MPa)	단위중량, γ _s (kN/m ³)	점착력, c(kPa)	내부마찰각, φ(°)	포아송비, ν
물 질 층	10.0	18.0	10.0	30.0	0.350
풍 화 토	20.0	19.0	24.0	26.0	0.350
풍 화 암	100.0	20.0	29.0	32.0	0.350
기반암	-	25.0	240.0	36.0	-
파쇄암반(파쇄대)	-	23.0	37.0	28.0	-

나. 수리해석을 위한 설계지반 정수 선정 결과

구 분	동적속도	동확도	동확률	기반암	파쇄암반(파쇄대)
부수계수, k(m/sec)	1.70×10 ⁻³	6.00×10 ⁻⁴	5.20×10 ⁻⁴	8.70×10 ⁻³	3.00×10 ⁻³

다. 불연속체 해석을 위한 설계지반 정수 선정결과

(1) UDEC 및 3-DEC 해석을 위한 절리면 강도정수 선정결과

구조구	선도 (m)	절리면 (Dip/Dip)	방향 (Dip/Dip)	c _s (MPa)	φ _s (MPa)	JRC	c _j (MPa)	φ _j (°)	a _j (mm)	V _m (mm)	K _u (MPa/mm)	K _c (MPa/mm)	K _σ (MPa/mm)
1	22.3		1	9134	0.59	50	36.4	28.0	0.40	0.42	3.42	6.81	0.46
			2	81283	3.71								
			3	90155	33.22								
			4	75218	2.24								
			5	106106	1.10								
2	42.2		1	86221	15.73	11.0	36.2	30.0	0.49	0.42	13.58	19.32	1.17
			2	79337	5.75								
			3	85297	12.59								
			4	85297	12.59								
			5	85297	12.59								
2-2	26.0		1	83358	5.55	50	32.5	27.0	0.42	0.45	3.15	19.32	1.17
			2	83358	5.55								
			3	79337	5.75								
			4	85297	12.59								
			5	85297	12.59								
3	23.0		1	9134	0.59	60	27.9	28.0	0.64	0.56	4.22	6.90	0.48
			2	81358	3.82								
			3	90295	34.26								
			4	82006	4.30								
			5	15137	0.78								
4	29.0		1	82009	5.42	8.0	33.9	26.0	0.61	0.50	7.96	14.03	1.13
			2	82009	5.42								
			3	65071	1.78								
			4	11121	0.81								
			5	84052	7.59								
5	30.5		1	84052	7.59	10.0	36.3	32.0	0.72	0.51	11.36	14.76	0.92
			2	84052	7.59								
			3	85330	9.10								
			4	85330	9.10								
			5	85330	9.10								

262

7.6.6 불연속체 해석을 위한 설계 지반정수 선정

가. 개요

- 방향성 및 역학적 특성을 고려하여 구조구별 불연속체 선정
- 해석에 사용된 불연속면 자료는 지표지질조사, 시추공명상향탐사의 조사성과를 종합분석하여 정리된도가 높고 연장성이 좋은 절리군을 주 불연속면으로 구분하여 해석에 반영
- 해석에 이용된 절리정수는 현지암반 불연속면 조사결과와 절리면 전단시험 결과로부터 선정
- 개입요소해석시 실제 절리거울 사진 및 입력자료의 취득이 용이하고 객관성 측면에서 Mohr-Coulomb 모델보다 우수한 Barton-Bandis 모델을 적용하고 이에 따른 설계정수 선정
- 나. Barton-Bandis에 의한 절리면 수직강성 및 전단강성

$$K_n = K_w [1 - \frac{V_n}{V_w} \frac{K_w + \sigma_n}{K_w}]^{-2}$$

$$K_t = \frac{10^4}{L} \sigma_n \tan(JRC \log_{10}(\frac{JCS}{\sigma_n}) + \phi_s)$$

$$\text{여기서, } K_w = -7.15 + 1.75 JRC + 0.02 (JCS) \quad \phi_s = \frac{JRC}{9} (0.2 \frac{\sigma_n}{JCS} - 0.1)$$

$$V_n = -0.295 - 0.0056 JRC + 2.241 (\frac{JCS}{\sigma_n})^{-0.5100}$$

구조구	세도 (m)	원리각 (D(p)/D(r))	방향 φ _s (MPa)	φ _s (MPa)	JRC	JCS (MPa)	φ _j (°)	a _j (mm)	V _m (mm)	K _u (MPa/mm)	K _c (MPa/mm)	K _σ (MPa/mm)
1	22.3	1	9134	0.59	50	36.4	29.0	0.40	0.42	3.42	6.81	0.46
		2	81263	3.71							43.90	2.50
		3	90155	33.22							1990.87	18.56
		4	75218	2.24							22.40	1.57
2-1	42.2	1	09106	1.10	11.0	36.2	30.0	0.49	0.42	13.58	19.32	1.17
		2	96221	15.73							191.77	10.00
		3	79337	5.75							94.76	4.62
		4	85297	12.59							130.70	8.83
2-2	26.0	1	04088	0.68	50	32.5	27.0	0.42	0.45	3.15	6.90	0.48
		2	83358	5.55							76.11	3.31
		3	73063	2.31							21.78	1.49
		4	85297	12.59							6.63	0.49
3	23.0	1	07102	0.60	60	27.9	29.0	0.64	0.56	4.22	28.89	2.59
		2	81266	3.82							1013.50	18.57
		3	89295	34.25							33.55	2.89
		4	82036	4.30							11.39	0.70
4	29.0	1	15137	0.78	80	33.9	29.0	0.61	0.50	7.96	44.40	3.85
		2	82009	5.42							16.67	1.45
		3	65071	1.78							14.76	0.92
		4	11121	0.81							60.62	6.10
5	30.5	1	84052	7.59	100	36.3	32.0	0.72	0.51	11.36	75.07	7.11
		2	85330	9.10							14.76	4.06
		3	85330	9.10							14.76	4.06
		4	82291	5.70							14.76	4.06

265

28.2.3 시설물 점검이력

대상시설물은 2종 시설물로서 2017년 6월 준공이후 기준에 따라 17회(정밀안전점검 3회, 정기안전점검 13회, 2종 성능평가 1회)의 점검을 주기적으로 실시해 왔으며, 기 점검 이력사항은 다음과 같다.

【표 28.2.2】 점검이력사항

번호	점검구분	점검 기관명	비용 (천원)	주요 점검결과
	점검기간	책임 기술자	안전 등급	주요 보수보강(안)
1	정기안전점검 (하반기)	(주)명성 엔지니어링	300	영천절토28 사면은 지반변형 등의 파괴징후는 확인되지 않았으나, 소단배수로 및 산마루측구 일부구간에서 균열 및 파손, 산마루측구 낙엽퇴적, 취부공 식생 미활작이 발생한 것으로 조사되었다. 기 발생한 손상은 사면 안정성에 영향은 없는 것으로 판단되나, 보수 및 정비, 주의관찰을 통한 유지관리가 필요하다.
	2017. 11. 13 2017. 12. 28	인승철	양호	균열보수, 단면보수, 정비
2	정기안전점검 (상반기)	(주)명성 엔지니어링	275	영천절토28 사면은 지반변형 등의 파괴징후는 확인되지 않았으나, 소단배수로 및 산마루측구 일부구간에서 균열 및 파손, 산마루측구 낙엽퇴적, 취부공 식생 미활작이 발생한 것으로 조사되었다. 기 발생한 손상은 사면 안정성에 영향은 없는 것으로 판단되나, 보수 및 정비, 주의관찰을 통한 유지관리가 필요하다.
	2018. 05. 28 2018. 06. 30	인승철	양호	—
3	정기안전점검 (하반기)	(주)명성 엔지니어링	275	영천절토28 사면은 지반변형 등의 파괴징후는 확인되지 않았으나, 일부구간 표층유실 및 세굴, 소단배수로 및 산마루측구에서 균열 및 파손, 토사퇴적, 취부공 식생 미활작이 발생한 것으로 조사되었다. 기 발생한 손상은 사면 안정성에 영향은 없는 것으로 판단되나, 보수 및 정비, 주의관찰을 통한 유지관리가 필요하다.
	2018. 10. 23 2018. 12. 31	인승철	양호	균열보수, 단면보수, 정비
4	정기안전점검 (상반기)	(주)명성 엔지니어링	275	영천절토28 사면은 지반변형 등의 파괴징후는 확인되지 않았으나, 일부구간 표층유실 및 세굴, 소단배수로 및 산마루측구에서 균열 및 파손, 토사퇴적, 취부공 식생 미활작이 발생한 것으로 조사되었다. 기 발생한 손상은 사면 안정성에 영향은 없는 것으로 판단되나, 손상의 진전여부에 대한 주의관찰이 필요하다.
	2019. 03. 18 2019. 05. 28	인승철	양호	균열보수, 단면보수, 정비

번호	점검구분	점검 기관명	비용 (천원)	주요 점검결과
	점검기간	책임 기술자	안전 등급	주요 보수보강(안)
5	정밀안전점검	(주)명성 엔지니어링	336	본 사면에 대한 정밀안전점검 결과, 경미한 손상, 결함이 발생하였으나 기능 발휘에는 지장이 없으며 내구성 증진을 위하여 일부의 보수와 지속적인 관찰이 필요한 상태인 “B” 등급의 양호한 상태로 평가되었다. 사면 식생공, 낙석방지망이 시공되어 있으며, 노출암에서 확인할 수 있는 암반의 풍화등급은 약한풍화(SW)~심한풍화(HW) 정도이다. 사면 전반적으로 식생상태가 양호~보통인 것으로 조사되었다. 계곡부가 1개소 조사되었고, 하절기 강우시 주의관찰이 요망된다. 산마루측구 파손이 일부 조사되었으나, 배수기능에 큰 문제는 없는 것으로 조사되었다. 사면보호/보강시설은 기능발휘에 큰 문제가 없는 것으로 조사되었다.
	2019. 09. 16 2019. 12. 27	장진원	B	단면보수, 주의관찰
6	정기안전점검 (상반기)	(주)명성 엔지니어링	282	영천절토28 사면은 지반변형 등의 파괴징후는 확인되지 않았으나, 2단 사면 일부구간 세굴, 소단배수로 및 산마루측구에서 균열 및 파손, 토사퇴적이 발생한 것으로 조사되었다. 기 발생한 손상은 사면 안정성에 영향을 없는 것으로 판단되나, 손상의 진전여부에 대한 주의관찰이 필요할 것으로 판단된다.
	2020. 05. 12 2020. 06. 30	인승철	양호	균열보수, 단면보수, 정비, 주의관찰
7	정기안전점검 (하반기)	(주)명성 엔지니어링	282	영천절토28 사면은 지반변형 등의 파괴징후는 확인되지 않았으나, 1단 사면 표층유실 및 세굴, 2단 사면 일부구간 세굴, 소단배수로 및 산마루측구에서 균열 및 파손, 토사퇴적이 발생한 것으로 조사되었다. 기 발생한 손상은 사면 안정성에 영향을 미치는 손상은 아니나, 손상의 진전여부에 대한 주의관찰이 필요할 것으로 판단된다.
	2020. 08. 31 2020. 12. 31	인승철	양호	균열보수, 단면보수, 정비, 주의관찰

번호	점검구분	점검 기관명	비용 (천원)	주요 점검결과
	점검기간	책임 기술자	안전 등급	주요 보수보강(안)
8	2중 성능평가	(주)명성 엔지니어링	946	안전성능 평가는 외관상 관찰되는 시설물의 결함을 중심으로 조사·평가하였음. 상태안전성능평가 결과, 불연속면의 특성 및 지반 변형상태 등은 양호한 것으로 확인되었고, 상태안전성능평가 결과 B등급으로 평가됨. 일부 구간에서 수직도수로 파손이 조사되었으나, 현재 손상 상태는 경미한 결함으로 시설물의 안전성에 미치는 영향은 매우 미소한 상태임. 상기와 같은 사항을 종합적으로 분석한 결과, 일부 부재에서 경미한 결함이 발생하였으며, 결함의 진행 여부를 지속적으로 관찰하고 보수 여부를 결정해야 하는 성능 수준인 B등급으로 평가됨. 내구성능평가는 시간에 따라 변화하는 안전성능 저하에 영향을 미치는 요소에 대한 평가로서 본 비탈면의 절리상태 및 표면 보호상태에 대한 평가를 시행하였음. 그 결과 일부 부재에서 내구성능의 저하 가능성이 조사되었으며, 외부 환경 등의 조건을 고려하여 보수 여부를 결정해야 하는 성능 수준인 B등급으로 평가됨. 안전성능평가, 내구성능평가 결과를 종합적으로 분석할 때, 외관상 결함, 손상 등의 요인에 대한 문제점이 없고 내구성능 저하 가능성이 낮으며 외부 환경조건 변화 등을 수용할 수 있는 성능 수준인 B(양호)등급으로 평가됨. 본 절토사면의 성능평가 결과, 성능목표와 동일한 "B등급"인 상태로 주기적인 점검 및 관리를 통한 평가저해요소에 대한 관리가 이루어진다면 시설물의 안전 및 내구성에는 문제가 없을 것으로 판단됨.
	2020. 08. 31 2020. 12. 31	인승철	B	단면보수, 주의관찰
9	정기안전점검 (상반기)	(주)명성 엔지니어링	282	영천절토 28 사면은 지반변형 등의 파괴징후는 확인되지 않았으나, 1단 사면 표층유실 및 세굴, 2단 사면 일부구간 세굴, 소단배수로 및 산마루측구에서 균열 및 파손, 토사퇴적이 발생한 것으로 조사되었다. 기 발생한 손상은 사면 안정성에 영향을 미치는 손상은 아니나, 손상의 진전여부에 대한 주의관찰이 필요할 것으로 판단된다.
	2021. 03. 08 2021. 06. 07	장진원	양호	균열보수, 단면보수, 정비, 주의관찰

번호	점검구분	점검 기관명	비용 (천원)	주요 점검결과
	점검기간	책임 기술자	안전 등급	주요 보수보강(안)
10	정밀안전점검	(주)명성 엔지니어링	403	-표층유실, 심한풍화 -배수시설균열, 토사퇴적, 파손
	2021. 08. 25 2021. 12. 10	장진원	B	-균열보수, 정비, 단면보수, 주의관찰
11	정기안전점검 (상반기)	(주)명성 엔지니어링	350	-사면부 표층유실 -배수시설 균열 및 파손, 토사퇴적
	2022. 05. 16 2022. 06. 24	정지운	양호	균열보수, 단면보수, 정비, 주의관찰
12	정기안전점검 (하반기)	(주)명성 엔지니어링	350	-사면부 표층유실 -배수시설 균열 및 파손, 토사퇴적
	2022. 09. 19 2022. 11. 18	이상훈	양호	-균열보수, 단면보수, 정비, 주의관찰
13	정기안전점검 (상반기)	(주)명성 엔지니어링	350	-사면부 표층유실 -배수시설 균열 및 파손, 토사퇴적
	2023. 04. 03 2023. 06. 16	정지운	양호	-균열보수, 단면보수, 정비, 주의관찰
14	정밀안전점검	(주)명성 엔지니어링	591	-표층유실, 심한풍화 -배수시설균열,토사퇴적,파손,재료분리
	2023. 07. 03 2023. 12. 08	이상훈	B	-균열보수, 청소, 단면보수, 주의관찰
15	정기안전점검 (상반기)	(주)명성 엔지니어링	350	-사면부 표층유실 임시보수, 켜기파괴 징후구간 -배수시설균열,파손,토사퇴적,재료분리
	2024. 06. 10 2024. 06. 28	정지운	양호	-주입보수, 단면보수, 청소, 지속관찰
16	정기안전점검 (상반기)	(주)명성 엔지니어링	350	-사면부 표층유실 임시보수, 켜기파괴 징후구간 -배수시설균열,파손,토사퇴적,재료분리
	2024. 09. 23 2024. 12. 03	정지운	양호	-주입보수, 단면보수, 청소, 지속관찰
17	정기안전점검 (상반기)	(주)명성 엔지니어링	350	-사면부 표층유실 임시보수, 켜기파괴 징후구간 -배수시설균열,파손,토사퇴적,재료분리
	2025. 03. 24 2025. 06. 18	정지운	양호	-주입보수, 단면보수, 청소, 지속관찰

28.2.4 전차 정밀안전점검 실시결과(2023년 12월, ㈜명성엔지니어링)

가. 외관조사결과

구 분	점검 결과	보수·보강 방안
상부 자연사면	상태양호	—
사면부	표층유실 심한풍화	주의관찰 후 조치 주의관찰
사면하부	상태양호	—
배수시설	소단배수로 균열 소단배수로 토사퇴적 산마루측구 파손 수직도수로 재료분리	주입보수 정비 단면보수 단면보수
부대시설	상태양호	—
결과요약	사면 전반에 걸쳐 식생공, 배수시설, 보호시설이 설치되어 있으며, 풍화등급은 보통풍화(MW) ~ 심한풍화(HW) 정도이다. 상부자연사면 계곡부는 1개소가 확인되었고, 상단에 관목류가 서식하고 있는 상태이다. 사면부에 발생한 표층유실은 강우시 지표수에 영향을 받을 수 있으므로, 특히 장마기간은 주의관찰이 필요하며, 주의관찰 후 진전시 조치가 필요하다. 배수시설에 균열, 파손, 재료분리 및 토사퇴적은 원활한 배수기능을 위해 균열보수, 단면보수 및 정비를 실시하는 유지관리가 필요하다. 사면보호/보강시설은 기능발휘에 큰 문제가 없는 양호한 상태로 조사되었다.	

나. 내구성 조사 및 시험결과

시험위치	보정반발경도	추정강도(MPa)	암 판정 결과	실시 전경
1구간 37.295km	51.6	110.1	경암	
2구간 37.325km	54.6	126.4	경암	
—	—	—	—	
검토의견	· 암반용 슈미트해머에 의한 강도 측정결과, 보정반발경도는 51.6~54.6로 측정되었으며, 추정강도 110.1~126.4MPa로 경암으로 판정되어 암반의 강도는 양호한 것으로 판단된다.			

다. 종합평가 및 안전등급 지정

절토사면 종합평가 결과 산정표					
시설물명		영천절토28		표 번 호	【표 28.5.1】
평가구분		결합지수	평가결과	비 고	
상태 평가	1구간	0.26	B	근거표번호	【표 28.4.7】
	2구간	0.24	B		【표 28.4.8】
	—	—	—	—	—
안전성평가		해당없음			
종합평가		0.26	B	최저등급 적용	
종합평가결과		절토사면의 종합평가 결과 : B			

라. 보수·보강 방안 및 개략공사비

구분	손상내용	보수방안	손상 물량	보수 물량	단위	단가 (천원)	개략공사비 (천원)	우선 순위
상부자연사면	상태양호	—	—	—	—	—	—	—
사면부	표층유실	주의관찰 후 조치	7.5	11.25	m³	—	—	—
사면하부	상태양호	—	—	—	—	—	—	—
부대시설	상태양호	—	—	—	—	—	—	—
배수시설	소단배수로 균열	주입보수	6.00	9.00	m	65	585	1
	소단배수로 토사퇴적	정비	8.00	12.00	m³	25	300	3
	산마루측구 파손	단면보수	0.05	0.08	m²	165	13	2
	수직도수로 재료분리	단면보수	0.40	0.60	m²	165	99	2
개략공사비 (천원)	구 분	1순위		2순위		3순위		
	순공사비	585		112		300		
	재경비 (순공사비의 50%)	293		56		150		
	합계	878		168		450		
개략공사비 총계(천원)		1,496						

마. 종합결론

- 대상 시설물에 대한 정밀안전점검 결과, 국부적으로 손상이 발생하였으나 시설물의 전반적인 안전성 및 기능성에는 특별한 문제가 없는 상태로서 주기적인 점검을 통한 관리를 시행한다면 대상시설물의 사용성은 확보될 수 있을 것으로 판단된다.

28.2.5 2중 성능평가 실시결과(2020년 12월, (주)명성엔지니어링)

가. 안전성능평가 결과

안전성능 평가 결과 산정표			
시설물명	영천절토28		
평가 구분	결합지수	평가 결과	비 고
상태안전성능	0.150	B	인장균열 없음
구조안전성능	0.080	A	특이파괴 유형 없음
안전성능	0.150	B	
안전성능 결과	○ 상태안전성능과 구조안전성능 등급 중 최소등급 선택. ○ 안전성능평가 결과 : B등급		

나. 내구성능평가 결과

평가항목	등급	등급 점수 (a)	가중치 (b)	결합지수 (a) × (b)
지반상태(암반)	a	0.08	0.33	0.026
절리상태 및 풍화진행도	c	0.43	0.53	0.228
표면보호공	a	0.08	0.14	0.011
결합도 지수				0.265
등 급				B

다. 종합평가 결과

시설물의 종합평가 결과 산정표				
시설물명	영천절토28		분류	상주영천고속도로
평가 구분	성능평가 지수	평가 결과	성능간가중치(Wn)	비 고
안전성능평가	Ps=0.150	B	0.8	인장균열 없음
내구성능평가	Pd=0.265	B	0.2	
종합평가 결과	○ 사면의 종합평가 지수(P) $= \sum(\text{성능평가지수}(pn) \times \text{성능간 가중치}(Wn))$ $= (0.150 \times 0.8) + (0.265 \times 0.2) = 0.173$ ○ 종합평가 결과 : B등급			

라. 종합결론

본 절토사면의 성능평가 결과, 성능목표인 "B등급" 인 상태로 주기적인 점검 및 관리를 통한 평가저해요소에 대한 관리가 이루어진다면 시설물의 안전 및 내구성에는 문제가 없을 것으로 판단된다.

28.2.6 시설물 보수 이력

2017년 06월에 준공되어 현재 FMS(시설물정보종합관리시스템)에 등록된 보수·보강실적은 없으나, 시설물의 하자보수를 실시한 것이 확인되었다.

【표 28.2.3】 보수이력사항

번호	공사명	공사구분	보수보강부위	시공사
	공사기간		공사내역	공사비(천원)
1	—	보수	배수로	—
	—		균열보수(하자)	—

28.2.7 시설물의 내진설계 여부 확인

FMS(시설물정보종합관리시스템) 상에 내진설계가 적용된 것으로 확인되었다.

【표 28.2.4】 내진설계 여부 확인

적용유무	내진설계		비고																																																																																			
유	•내진등급 : 내진 I등급 (고속도로) •지진구역계수 : 0.11 (경상북도) •위험도계수 : 1.4 (재현주기 1000년) •가속도계수 : 0.154 (0.11 × 1.4)																																																																																					
비탈면 안정성 검토	꺾기구간 안정성 검토 일반비탈면 <table border="1"> <tr> <th>구분</th> <th colspan="2">상주방향</th> <th colspan="2">영천방향</th> </tr> <tr> <td>평면 및 전도파괴 분석도</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>꺾기파괴 분석도</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> </table> 평사투영해석 <table border="1"> <tr> <th>구분</th> <th colspan="3">상주방향</th> <th colspan="3">영천방향</th> </tr> <tr> <th></th> <th>평면</th> <th>전도</th> <th>꺾기</th> <th>평면</th> <th>전도</th> <th>꺾기</th> </tr> <tr> <td>1:0.7</td> <td>안정</td> <td>안정</td> <td>안정</td> <td>안정</td> <td>불안정</td> <td>안정</td> </tr> <tr> <td>1:1.0</td> <td>안정</td> <td>안정</td> <td>안정</td> <td>안정</td> <td>불안정</td> <td>안정</td> </tr> </table> 한계평형해석 <table border="1"> <tr> <th>구분</th> <th colspan="2">상주방향</th> <th colspan="2">영천방향</th> </tr> <tr> <th></th> <th>평면파괴</th> <th>꺾기파괴</th> <th>평면파괴</th> <th>꺾기파괴</th> </tr> <tr> <th></th> <th>건기</th> <th>우기</th> <th>건기</th> <th>우기</th> </tr> <tr> <td>1:0.7</td> <td>-</td> <td>-</td> <td>-</td> <td>-</td> </tr> <tr> <td>1:1.0</td> <td>-</td> <td>-</td> <td>-</td> <td>-</td> </tr> </table>			구분	상주방향		영천방향		평면 및 전도파괴 분석도					꺾기파괴 분석도					구분	상주방향			영천방향				평면	전도	꺾기	평면	전도	꺾기	1:0.7	안정	안정	안정	안정	불안정	안정	1:1.0	안정	안정	안정	안정	불안정	안정	구분	상주방향		영천방향			평면파괴	꺾기파괴	평면파괴	꺾기파괴		건기	우기	건기	우기	1:0.7	-	-	-	-	1:1.0	-	-	-	-	토사비탈면 안정성 검토 토사비탈면 대표 횡단면도 <table border="1"> <tr> <th>1+060(영천방향)</th> <th>1+140(영천방향)</th> </tr> <tr> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>$F_s = 2.38 > 1.5 \therefore \text{OK}$</td> <td>$F_s = 2.35 > 1.5 \therefore \text{OK}$</td> </tr> <tr> <td>우기시</td> <td>우기시</td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>$F_s = 1.58 > 1.2 \therefore \text{OK}$</td> <td>$F_s = 1.52 > 1.2 \therefore \text{OK}$</td> </tr> </table> 검토결과 • 시추조사 결과 시공시 조사 비탈면이 조성되는 구간임. • 1+060(영천방향)은 표준기울기에 의한 한계평형 해석결과 건기시 $F_s=2.38$, 우기시 $F_s=1.58$으로 기존안전율(1.2)을 만족함. • 1+140(영천방향)은 표준기울기에 의한 한계평형 해석결과 건기시 $F_s=2.35$, 우기시 $F_s=1.52$으로 기존안전율(1.2)을 만족함.	1+060(영천방향)	1+140(영천방향)					$F_s = 2.38 > 1.5 \therefore \text{OK}$	$F_s = 2.35 > 1.5 \therefore \text{OK}$	우기시	우기시			$F_s = 1.58 > 1.2 \therefore \text{OK}$	$F_s = 1.52 > 1.2 \therefore \text{OK}$
	구분	상주방향		영천방향																																																																																		
	평면 및 전도파괴 분석도																																																																																					
	꺾기파괴 분석도																																																																																					
	구분	상주방향			영천방향																																																																																	
		평면	전도	꺾기	평면	전도	꺾기																																																																															
	1:0.7	안정	안정	안정	안정	불안정	안정																																																																															
	1:1.0	안정	안정	안정	안정	불안정	안정																																																																															
	구분	상주방향		영천방향																																																																																		
		평면파괴	꺾기파괴	평면파괴	꺾기파괴																																																																																	
	건기	우기	건기	우기																																																																																		
1:0.7	-	-	-	-																																																																																		
1:1.0	-	-	-	-																																																																																		
1+060(영천방향)	1+140(영천방향)																																																																																					
$F_s = 2.38 > 1.5 \therefore \text{OK}$	$F_s = 2.35 > 1.5 \therefore \text{OK}$																																																																																					
우기시	우기시																																																																																					
$F_s = 1.58 > 1.2 \therefore \text{OK}$	$F_s = 1.52 > 1.2 \therefore \text{OK}$																																																																																					
(a) 구조계산서		(b) 구조계산서																																																																																				

28.2.8 시설물의 용도변경 여부 확인

FMS(시설물정보종합관리시스템) 상에 용도변경 이력은 없는 것으로 확인되었다.

28.2.9 수집자료 검토결과 및 점검방향 설정

【표 28.2.5】 수집자료 검토결과 및 점검방향

구 분	수집 자료	자료분석 결과	과업 진행방향
건 설 관 련 자 료	◇ 준공도서 - 지반조사보고서 - 준공도면 - 실시설계보고서	◇ 구조계산서 및 준공도면은 설계당시 기준에 준하여 작성된 것으로 확인됨 ◇ 주요 설계변경 내용 및 시공시 문제점이 없는 것으로 파악됨	◇ 현장조사 시 부재치수를 실측하여 준공도면과 비교·검토함 ⇒ 치수가 상이할 경우 도면을 재작성하며 실측치를 구조계산에 반영 ⇒ 치수가 동일할 경우 준공도면을 기준으로 과업 진행
유 지 관 리 자 료	◇ 기 성능평가 보고서 ◇ 기 정밀안전점검 보고서 ◇ 보수·보강 이력 - 시설물정보관리종합시스템 보수 및 점검이력	◇ 사면부 표층유실 ◇ 소단배수로 균열, 토사퇴적, 산마루측구 파손, 수직도수로 재료분리 ◇ 배수로 균열보수(하자)	◇ 전회 점검결과와 금회 점검결과를 비교·검토하여 추가 손상 및 진전 여부를 확인하여 대책방안 마련 ◇ 구조물의 제원변경확인 및 추가손상 발생에 대한 안정성 확보여부 확인 ◇ 보수부 상태 확인

28.3 현장조사 및 시험

28.3.1 현황 및 특성

대상시설물은 고속국도 301호선(상주영천고속도로) 상에 위치한 절토사면으로, 자료수집 및 현장조사결과를 통해 확인된 일반현황, 사면특성, 구간분할, 외관조사 및 재료시험 결과는 다음과 같다.

가. 일반현황 조사결과

【표 28.3.1】 일반현황 조사결과

조사일자	2025. 09. 30.		조 사 자	정 지 운	
일 기	맑음		준공년도	2017년 06월 27일	
행정구역	경상북도 구미시 장천면 오로리				
위 치	시점 : 36° 18′ 30.7″ 128° 53′ 71.9″				
	종점 : 36° 18′ 53.6″ 128° 53′ 64.2″				
도 로	관리이정 : 37.175~37.415km				
	왕복 4차선		도로폭 : 24.5m		
	교통량 : 30,787대/일				
절토사면	길 이 : 240.0m		높 이 : 41.0m		
	경 사/경사방향 : 55/088				
	도로와의 이격거리 : 평균 1.0~1.5m				
	구성물질 : 암반		토층심도 : 약 5.0m		
	소 단 : 3				
낙석/튼돌	낙석 존재유무 : 없음		낙석의 양 : -		
	낙석 평균크기 : -				
	낙석 최대크기 : -				
	튼돌 존재유무 : 유		튼돌의 양 : 20.0m³		
	튼돌 평균크기 : 10.0×10.0×0.2				
절토사면 시공현황	종 류	위 치		상 태	
	산마루 측구	37.175~37.415k		양호	
	소단배수로	37.215~37.365k		균열	
	수직도수로	37.315k		양호	
	낙석방지울타리	37.225~37.375k		양호	
	야생동물유도울타리	37.175~37.225k, 37.375~37.415k		양호	
	점검용 계단	37.315k		양호	
붕괴이력	유 형	규 모		위 치	
기 타	.				

나. 사면특성 조사결과

【표 28.3.2】 사면특성 조사결과

주변지형의 특성	주변 지형		산악지형		
	종단면 형상				
	기타 특징		-		
절토사면의 특성	중 형 단 면			중 단 면 특 성	
상부 자연비탈면	경 사 도		10~20°		
	인장균열		무		
	포행흔적		무		
	수목의 기울어짐		무		
	인공구조물		무		
	산마루측구		유		
	계곡부		1개소		
지 질					
	지질각론		백악기 경상층군의 신동층군의 낙동층(연화동층), 하산동층, 진주층(동명층)이 분포, 사암 및 범람원 기원의 퇴적층이 교호		
식 생	① 종 류	초 본	관 목	침 엽 수	활 엽 수
	② 밀 도	하	4/2m ²	-	-
	③ 근계특징	천근성 (O), 심근성 ()			

다. 사면 구간분할 결과

사면의 구간분할 기준

- 1) 사면의 구성재료(토사, 연약암반, 파쇄암반, 절리암반)가 변화할 경우
- 2) 사면의 경사방향이 40° 이상 변화할 경우
- 3) 동일 구간의 연장이 200m 이상일 경우

현장조사, 재료시험 및 상태평가는 시설물의 안전 및 유지관리 실시 세부지침(2024. 12, 국토교통부, 국토안전관리원), 지형특성, 절토사면 시공현황, 사면의 유지관리 및 점검시 외관조사망도 직관성(상주기점 가까운 쪽을 1구간) 등을 종합적으로 고려하여 다음 표와 같이 2개의 구간으로 선정하여 조사 및 시험, 평가를 실시하였다.

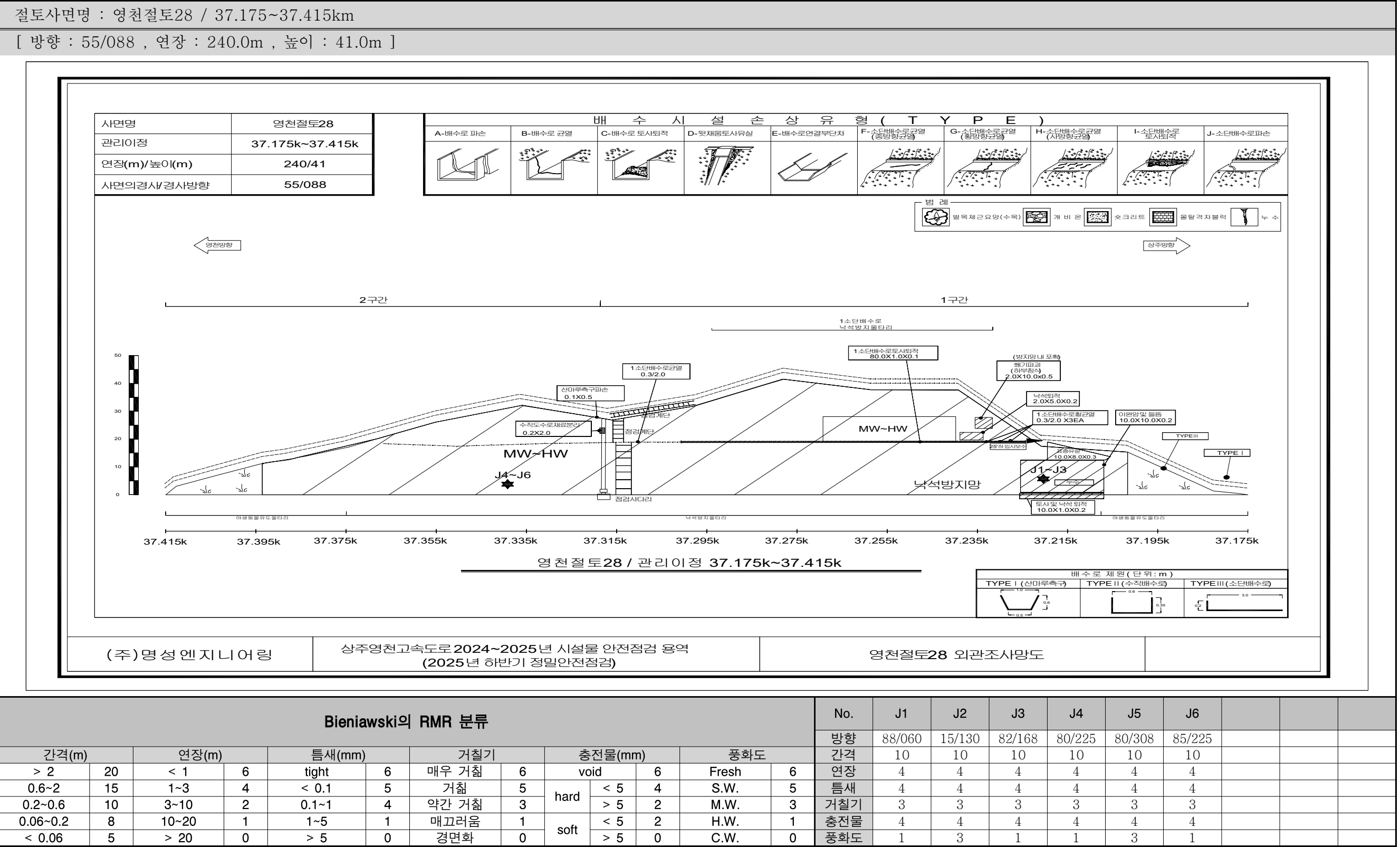
사면분류를 실시한 결과는 상태평가의 지반특성에 따른 사면분류 편에 작성하였다.

【표 28.3.3】 구간분할 결과

구 분	관리이정(k)	연 장(m)	높 이(m)	경사/경사방향	토층심도(m)	구성물질
1구간	37.175~37.315	140.0	41.0	55/088	5.0	암
2구간	37.315~37.415	100.0	30.0	55/088	5.0	암



28.3.2 외관조사 결과 현황도(Face Map)



28.3.3 외관조사 결과

가. 1구간

1구간은 영천절토28의 관리이정 37.175~37.315k의 구간으로 연장 140.0m, 높이 41.0m로 구성물질은 암반으로 사면전반에 걸쳐 보호공, 배수시설이 시공되어 있는 상태이다.

1) 상부자연사면

- 상부자연사면은 인장균열 및 이완암괴, 지반의 변형 등의 손상이 없는 양호한 상태로 확인되었다.
- 계곡부는 1개소가 있으며, 계곡부 주변상태는 표층유실 및 침식의 흔적이 없는 것으로 조사되었다.

2) 사면

- 사면전반에 걸쳐 보호공이 시공되어 있으며, 양호한 상태로 확인되었다.
- 낙석방지망내 노출암반을 확인한 결과, 풍화등급은 보통풍화(MW)~심한풍화(HW) 정도로 판단된다.
- 37.215k 표층유실(5.0*5.0*0.3)은 강우, 지표수 유입 등에 의해 발생한 손상으로 상부에 인장균열 등의 손상은 없고, 장마철 강우시 지표수에 의해 손상의 증가할 수 있으므로 주의관찰이 요구된다. 낙석방지망 설치 및 상단 산마루측구가 설치되어 있으므로 주의관찰 후 손상의 진전시 보호공 조치를 실시하는 유지관리가 유리할 것으로 보인다.
- 37.215k 1단 이완암 및 들뜸, 누수가 확인되었으며, 그에 따른 하부 토사 및 낙석퇴적이 조사되었다. 조사된 손상은 집중강우, 지표수 유입, 공용층 열화 등에 의한 것으로 낙석방지망, 낙석방지울타리로 인해 하부 퇴적물의 주행차로 침범의 우려가 적으므로 손상의 진전여부에 대한 주의관찰이 요구되며, 하부 토사 및 낙석퇴적의 경우 정비를 통한 유지관리를 실시하는 것이 바람직하다. 추후 진전시 계단식옹벽, 락볼트 시공 등과 같은 보수대책 수립이 필요하다.
- 37.235k 2단 켜기파괴, 낙석퇴적이 조사되었으며, 집중강우, 지표수 유입, 동결융해 등에 의해 발생한 것으로 판단된다. 조사된 손상은 낙석방지망내 포획된 상태이며, 1소단배수로에 낙석방지울타리가 시공되어 있어서 손상의 주행차로 침범의 우려가 적으므로 즉각적인 보수보다는 진전여부에 대한 주의관찰이 요구된다. 추후 진전시 계단식옹벽, 락볼트 시공 등과 같은 보수대책 수립이 필요하며, 탈락된 암반 및 낙석은 정비를 통한 유지관리가 필요하다.
- 37.225k 1단 상부 임시보수의 경우 소단배수로와 1단 상부 강우 유입 방지를 위한 것으로 판단되며, 지속적인 점검을 통한 유지관리가 요구된다.
- 사면 중·상단의 낙석방지망내 심한풍화 구간은 지속적인 지표수유입 및 동결융해작용으로 충전물 유실이 발생하여 이완암이 발생할 수 있으므로, 주기적인 점검을 통한 유지관리가 필요하다.

3) 사면하부

- 사면하부는 L형측구, 낙석방지울타리 등이 설치되어 있으며, 구조물의 변형 및 파손 등의 손상이 없는 전반적으로 양호한 상태이다. 이격거리는 0.5~1.0m정도의 거리를 유지하고 있다.

4) 부대시설(보호시설, 유지관리시설)

- 부대시설로는 낙석방지울타리(37.225~37.315k), 야생동물유도울타리(37.175~37.225k), 점검계단(37.315k)이 설치되어 있으며, 손상이 없는 양호한 상태로 조사되었다.
- 점검계단은 주변식생으로 인한 유지관리의 불편함을 초래할 수 있으므로, 주기적인 정비를 실시하는 관리가 필요하다.

5) 배수시설

- 배수시설은 소단배수로 및 산마루측구, 수직도수로가 시공되어 있으며, 산마루측구는 양호한 상태로 조사되었다.
- 소단배수로 균열, 수직도수로 재료분리가 조사되었으며, 시공당시 건조수축, 다짐미흡으로 압밀작용 부위를 따라 배수로 자중, 품질불량 등에 의해 발생된 것으로 판단된다. 조사된 손상은 손상부위로 지표수의 유입으로 인해 손상의 진전이 예상되므로 원활한 배수 및 유지관리를 위해 주입보수, 단면보수 등의 조치가 필요하다.
- 소단배수로 토사퇴적은 강우, 지표수 유입에 의한 사면부 풍화구간의 충전물이 퇴적된 것으로 원활한 배수기능 확보를 위해 정비를 실시하는 것이 필요하다.

6) 공중이 이용하는 부위

- 추락방지시설, 도로포장은 손상이 확인되지 않은 양호한 상태이며, 도로부 신축이음부, 환기구 등 덮개는 관찰되지 않았다.

			
현 황	상부자연사면 전경	현 황	낙석방지울타리 전경
원 인	상태양호	원 인	상태양호
대 책	-	대 책	-

【사진 28.3.1】 1구간 외관조사 결과 주요현황

			
현 황	37.215k 표층유실(10.0*8.0*0.3)	현 황	2023년 정밀안전점검
원 인	지표수에 의한 토층유실	원 인	지표수에 의한 토층유실
대 책	주의관찰 후 보호공 조치	대 책	주의관찰 후 보호공 조치
			
현 황	37.215k 이완암 및 들뜸(10.0*10.0*0.2)	현 황	37.215k 이완암 및 들뜸(10.0*10.0*0.2)
원 인	강우, 지표수 유입, 공용중 열화	원 인	강우, 지표수 유입, 공용중 열화
대 책	주의관찰 후 보호공 조치	대 책	주의관찰 후 보호공 조치
			
현 황	37.215k 토사 및 낙석퇴적(10.0*1.0*0.2)	현 황	37.215k 누수(1ea)
원 인	강우, 지표수 유입, 공용중 열화	원 인	강우, 지표수 유입
대 책	주의관찰 후 보호공 조치	대 책	주의관찰

【사진 28.3.1】 1구간 외관조사 결과 주요현황(계속)

			
현 황	37.235k 썰기파괴(2.0*10.0*0.5)	현 황	37.235k 2단 하부 낙석퇴적(2.0*5.0*0.2)
원 인	강우, 지표수 유입, 공용중 열화	원 인	강우, 지표수 유입, 공용중 열화
대 책	주의관찰 후 보호공 조치	대 책	정비
			
현 황	37.220~37.300k 소단배수로 토사퇴적	현 황	37.310k 소단배수로 균열(0.3/2.0)
원 인	강우, 지표수 유입, 공용중 열화	원 인	건조수축, 다짐미흡, 지표수 유입
대 책	정비	대 책	주입보수
			
현 황	37.225k 1단 상부 임시보수 전경	현 황	37.225k 1단 상부 임시보수 전경
원 인	강우, 지표수 유입	원 인	강우, 지표수 유입
대 책	주의관찰	대 책	주의관찰

【사진 28.3.1】 1구간 외관조사 결과 주요현황(계속)

			
현 황	2단 사면부 보통풍화~심한풍화 구간	현 황	1소단배수로 낙석방지울타리 전경
원 인	심한풍화, 지표수유입	원 인	상태양호
대 책	주의관찰	대 책	—

【사진 28.3.1】 1구간 외관조사 결과 주요현황(계속)

【표 28.3.4】 1구간 손상내용 총괄표

구 분	손상 내용	단위	물량	개소	보수방안	비고
상부자연사면	상태양호	—	—	—	주의관찰	
사면부	표층유실	m³	24.00	1	주의관찰 후 조치	
	췌기파괴	m³	10.00	1	주의관찰 후 조치	
	이완암 및 들뜸	m³	20.00	1	주의관찰 후 조치	
	누수	ea	1.00	1	주의관찰 후 조치	
	토사 및 낙석퇴적	m³	2.00	1	정비	
	낙석퇴적	m³	2.00	1	정비	
사면하부	상태양호	—	—	—	주의관찰	
부대시설	상태양호	—	—	—	주의관찰	
배수시설	소단배수로 균열	m	8.00	4	주입보수	
	소단배수로 토사퇴적	m³	8.00	1	정비	
	수직도수로 재료분리	m²	0.40	1	단면보수	

나. 2구간

2구간은 영천절토28의 관리이정 37.315~37.415k의 구간으로 연장 100.0m, 높이 30.0m로 구성물질은 암반으로 사면전반에 걸쳐 보호공, 배수시설이 시공되어 있는 상태이다.

1) 상부자연사면

- 상부자연사면은 인장균열 및 이완암괴, 지반의 변형 등의 손상이 없는 양호한 상태로 확인되었다.

2) 사면

- 사면전반에 걸쳐 보호공이 시공되어 있으며, 양호한 상태로 확인되었다.
- 노출암반을 확인한 결과, 풍화등급은 보통풍화(MW)~심한풍화(HW) 정도로 판단된다.
- 사면 중·상단의 낙석방지망내 심한풍화는 현재 손상발생은 없으나, 지속적인 지표수유입 및 동결융해작용으로 충전물유실이 발생하여 이완암이 발생할 수 있으므로, 주기적인 점검을 통한 유지관리가 필요하다.

3) 사면하부

- 사면하부는 L형측구, 낙석방지울타리 등이 설치되어있으며, 구조물의 변형 및 파손 등의 손상이 없는 전반적으로 양호한 상태이다. 이격거리는 0.5~1.0m정도의 거리를 유지하고 있다.

4) 부대시설(보호시설, 유지관리시설)

- 부대시설로는 낙석방지울타리(37.315~37.375k), 야생동물유도울타리(37.375~37.415k)가 설치되어 있으며, 손상이 없는 양호한 상태로 조사되었다.

5) 배수시설

- 배수시설은 소단배수로 및 산마루측구가 시공되어 있으며, 소단배수로는 양호한 상태로 조사되었다.
- 산마루측구 파손은 시공당시 다짐미흡으로 압밀작용 부위를 따라 배수로 자중에 의해 발생된 것으로 판단되며, 손상부위로 지표수의 유입으로 인해 손상의 진전이 예상되므로 원활한 배수 및 유지관리를 위해 단면보수가 필요하다.

6) 공중이 이용하는 부위

- 도로포장은 손상이 확인되지 않은 양호한 상태이며, 추락방지시설, 도로부 신축이음부, 환기구 등 덮개는 관찰되지 않았다.

			
현 황	상부자연사면 전경	현 황	하단(이격부) 전경
원 인	상태양호	원 인	상태양호
대 책	-	대 책	-
			
현 황	1단 심한풍화(HW) 전경	현 황	37.315k 산마루측구 파손(0.1*0.5)
원 인	심한풍화, 지표수유입	원 인	다짐미흡, 배수로 자중, 지표수 유입
대 책	주의관찰	대 책	단면보수

【사진 28.3.2】 2구간 외관조사 결과 주요현황

【표 28.3.5】 2구간 손상내용 총괄표

구 분	손상 내용	단위	물량	개소	보수방안	비고
상부자연사면	상태양호	-	-	-	주의관찰	
사면부	상태양호	-	-	-	주의관찰	
사면하부	상태양호	-	-	-	주의관찰	
부대시설	상태양호	-	-	-	주의관찰	
배수시설	산마루측구 파손	m ²	0.05	1	단면보수	

28.3.4 현장조사 결과 요약

가. 결함 항목별 발생원인 분석

【표 28.3.6】외관조사 결과 요약

구 분	점검 결과	발생원인	보수·보강 방안
상부 자연사면	상태양호	—	—
사면부	표층유실 썩기파괴 이완암 및 들뜸 누수 토사 및 낙석퇴적 낙석퇴적 심한풍화	강우, 지표수 유입 강우, 지표수 유입, 공용중 열화 강우, 지표수 유입, 공용중 열화 강우, 지표수 유입 강우, 지표수 유입, 공용중 열화 강우, 지표수 유입, 공용중 열화 강우, 지표수 유입, 공용중 열화 강우, 지표수 유입, 공용중 열화	주의관찰 후 보호공 조치 주의관찰 후 보호공 조치 주의관찰 후 보호공 조치 주의관찰 정비 정비 주의관찰
사면하부	상태양호	—	—
배수시설	소단배수로 균열 소단배수로 토사퇴적 산마루측구 파손 수직도수로 재료분리	다짐미흡, 우수유입 강우, 공용중 열화 시공미흡, 외부충격 시공미흡	주입보수 정비 단면보수 단면보수
부대시설	상태양호	—	—
결과요약	사면 전반에 걸쳐 식생공, 배수시설, 보호시설이 설치되어 있으며, 풍화등급은 보통풍화(MW) ~ 심한풍화(HW) 정도이다. 상부자연사면 계곡부는 1개소가 확인되었고, 상단에 관목류가 서식하고 있는 상태이다. 사면부에 발생한 표층유실, 썩기파괴, 이완암 및 들뜸은 강우, 지표수 유입 등에 의한 손상으로 공용기간 증가시 손상이 진전될 우려가 있으므로 주의관찰 후 진전시 조치가 필요하다. 사면 하단 토사 및 낙석퇴적은 정비를 통한 유지관리가 요구된다. 배수시설에 균열, 파손, 재료분리 및 토사퇴적은 원활한 배수기능 확보를 위해 균열보수, 단면보수 및 정비를 실시하는 유지관리가 필요하다. 사면보호/보강시설은 기능발휘에 큰 문제가 없는 양호한 상태로 조사되었다.		

【표 28.3.7】손상내용 총괄표

구 분	손상 내용	단위	물량	개소	보수방안	비고
상부자연사면	상태양호	—	—	—	주의관찰	
사면부	표층유실	m³	24.00	1	주의관찰 후 조치	
	썩기파괴	m³	10.00	1	주의관찰 후 조치	
	이완암 및 들뜸	m³	20.00	1	주의관찰 후 조치	
	누수	ea	1.00	1	주의관찰 후 조치	
	토사 및 낙석퇴적	m³	2.00	1	정비	
	낙석퇴적	m³	2.00	1	정비	
사면하부	상태양호	—	—	—	주의관찰	
부대시설	상태양호	—	—	—	주의관찰	
배수시설	소단배수로 균열	m	8.00	4	주입보수	
	소단배수로 토사퇴적	m³	8.00	1	정비	
	산마루측구 파손	m²	0.05	1	단면보수	
	수직도수로 재료분리	m²	0.40	1	단면보수	

나. 이전 정밀안전점검과의 비교(결함의 진행성 분석)

전회(2023년 정밀안전점검)와 금회 실시하는 점검의 외관조사 후 손상수량 증감을 비교하여 수록하였다. 그 결과, 전회 점검이후 사면부 표층유실, 켜기파괴, 이완암 및 들뜸, 누수, 토사 및 낙석 퇴적, 소단배수로 균열 등이 추가 및 진전된 것으로 확인되었다.

【표 28.3.8】 이전 정밀안전점검과의 손상수량 비교증감표

구 분	손상 내용	단위	전회(2023년)		금회(2025년)		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
상부자연사면	상태양호	—	—	—	—	—	—	
사면부	표층유실	m³	7.50	1	24.00	1	▲16.50	
	켜기파괴	m³	—	—	10.00	1	▲10.00	
	이완암 및 들뜸	m³	—	—	20.00	1	▲20.00	
	누수	ea	—	—	1.00	1	▲1.00	
	토사 및 낙석퇴적	m³	—	—	2.00	1	▲2.00	
	낙석퇴적	m³	—	—	2.00	1	▲2.00	
사면하부	상태양호	—	—	—	—	—	—	
부대시설	상태양호	—	—	—	—	—	—	
배수시설	소단배수로 균열	m	6.00	3	8.00	4	▲2.00	
	소단배수로 토사퇴적	m³	8.00	1	8.00	1	—	
	산마루측구 파손	m²	0.05	1	0.05	1	—	
	수직도수로 재료분리	m²	0.40	1	0.40	1	—	

28.3.5 공중이 이용하는 부위 점검

비탈면 시설물 중 공중의 안전에 영향을 미치는 것으로 인정되는 부위에 대하여 세부지침에 의거한 점검항목 및 점검내용은 다음과 같다.

【표 28.3.9】 공중이 이용하는 부위 점검내용

구 분	점검 결과	비고
추락방지시설	추락방지시설인 점검계단은 손상이 관찰되지 않은 양호한 상태로, 유지관리에 문제가 없는 것으로 판단된다.	
도로부 포장	도로부 포장은 조사결과 손상이 관찰되지 않아 차량 주행에 특별한 문제가 없는 것으로 판단된다.	
도로부 신축이음부 환기구 등의 덮개 기타	해당사항 없음	
	해당사항 없음	
	해당사항 없음	

28.3.6 재료시험

영천절토28은 비탈면 분류결과 암반사면으로 판정되었고, 암반사면 재료시험인 슈미트해머를 이용한 반발경도시험 및 풍화등급, 불연속면 특성조사를 분할된 구간별로 시험을 실시하였다.

가. 반발경도시험

1) 반발경도시험 위치 및 결과

암반용 슈미트해머를 이용한 반발경도시험은 구간별로 1회씩 강도조사를 실시하였으며, 그 결과는 다음과 같다. 세부시험값은 부록에 첨부하였다.

【표 28.3.9】 반발경도시험 결과

시험위치	상위50% 평균값 (대표값)	일축압축강도 추정 (MPa)	암 판정 결과	실시 전경
1구간 37.215km	51.6	91.0	경암	
2구간 37.335km	54.5	103.1	경암	
—	—	—	—	
검토의견	· 암반용 슈미트해머에 의한 반발경도 시험결과, 상위50% 평균값(대표값)은 51.6~54.5 으로 측정되었으며, 일축압축강도추정 91.0~103.1MPa로 경암으로 판정되어 암반의 강도는 양호한 것으로 판단된다.			

2) 이전 정밀안전점검과의 비교

전회(2023년 정밀안전점검)와 금회 실시하는 점검의 반발경도시험 후 값을 비교하여 수록하였다. 그 결과, 조사위치와 기타 요인으로 인해 다소 차이가 발생하였으나, 대체적으로 동일한 상태를 유지하고 있는 것으로 평가되었다.

【표 28.3.10】 이전 정밀안전점검과의 일축압축강도 추정 비교

구 분	위 치	전회(2023년)	금회(2025년)	비 고
		일축압축 추정강도(MPa)	일축압축 추정강도(MPa)	
반발경도시험	1구간	110.1	91.0	경암
	2구간	126.4	103.1	경암

영천절토28 반발경도시험 보고서	
1. 시험조건	
구분	내용
시험 일자 및 시간	일자 : 2025. 09. 30. 시간 : 09:00 ~ 17:00
시험 위치	시험 성과표의 위치명 및 외관조사 위치(m) 참조
시험 대상 구조물	영천절토28 (L=240.0m, H=41.0m)
시험 대상 표본 선정	재료시험 수량에 따라 표본 선정, 암반노출부
시험시의 온도	20.9℃, 3000일 이상
표본 내부의 함수 상태	기건 상태
2. 시험기기	
구분	내용
측정기의 종류	슈미트 해머 암반형
3. 시험 방법	
구분	내용
반발경도 타격점 간격 및 수량	4 × 5, 20회 타격(30mm 간격)
반발경도 측정기의 타격방향	시험 성과표 참조
반발경도 유효값 기준	측정치의 상위 50% 의 평균값
시험 부위별 반발경도의 평균값	시험 성과표 참조
버린 반발경도의 값 및 위치	시험 성과표 참조
4. 시험결과	
시험 성과표 참조	

나. 불연속면 특성 조사

1) 불연속면 조사 위치

상태평가에서 실시한 사면분류 및 구간분할에 따라 구간을 분할하였고, 구간별 불연속면에 대해 조사를 실시하였다. 조사위치는 외관조사 결과현황도(Face Map)에 표시하여 지속적이고 연속적인 유지관리가 될 수 있게 하였다.

		
경사/방향 측정	거칠기 측정	간격 측정

【사진 28.3.3】 불연속면 측정 현황

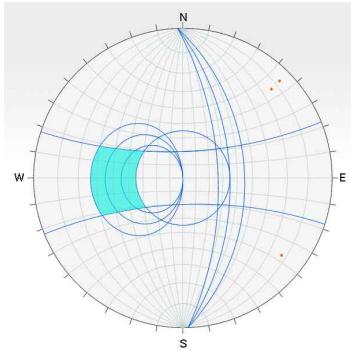
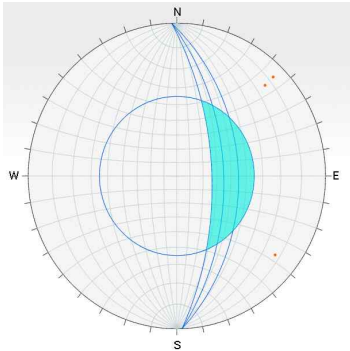
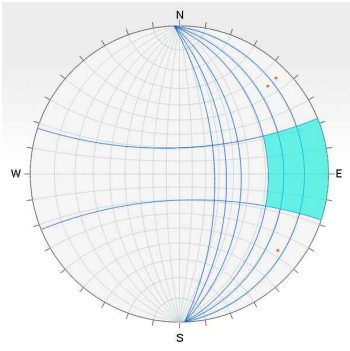
2) 불연속면 조사 결과

불연속면 조사는 구간별로 각 3개조를 실시하였으며, 불연속면의 특성 조사결과는 다음의 표와 같다.

【표 28.3.11】 1구간 불연속면조사 결과표

구 분		J1	J2	J3	절리상태 점수		
					J1	J2	J3
종류		절리	절리	절리	—	—	—
방향성		88/060	15/130	82/168	—	—	—
간격(m)		0.2~0.6	0.2~0.6	0.2~0.6	—	—	—
상세 절리 상태	연장성(m)	1.0~3.0	1.0~3.0	1.0~3.0	1	1	1
	틈새(mm)	0.1~1.0mm	0.1~1.0mm	0.1~1.0mm	3	3	3
	거칠기	약간 거침	약간 거침	약간 거침	3	3	3
	충진물질	딱딱함, 5mm미만	딱딱함, 5mm미만	딱딱함, 5mm미만	1	1	1
	풍화도	HW	MW	HW	5	5	5
누수상태		완전건조	완전건조	완전건조	2.6	2.6	2.6
암괴크기		—	—	—			
블록형상		불규칙상	불규칙상	불규칙상			
평사투영해석							
평면파괴		췌기파괴		전도파괴			
안정		안정		안정			
● 평면파괴 영역에 절리군의 극점이 분포하고 있지 않음 ● 췌기파괴 영역에 절리군의 극점이 분포하고 있지 않음 ● 전도파괴 영역에 절리군의 극점이 분포하고 있지 않음							

【표 28.3.12】 2구간 불연속면조사 결과표

구 분		J4	J5	J6	절리상태 점수		
					J4	J5	J6
종류		절리	절리	절리	—	—	—
방향성		80/225	80/308	85/225	—	—	—
간격(m)		0.2~0.6	0.2~0.6	0.2~0.6	—	—	—
상세 절리 상태	연장성(m)	1.0~3.0	1.0~3.0	1.0~3.0	1	1	1
	틈새(mm)	0.1~1.0mm	0.1~1.0mm	0.1~1.0mm	3	3	3
	거칠기	약간 거침	약간 거침	약간 거침	3	3	3
	충진물질	딱딱함, 5mm미만	딱딱함, 5mm미만	딱딱함, 5mm미만	1	1	1
	풍화도	HW	MW	HW	5	3	5
누수상태		완전건조	완전건조	완전건조	2.6	2.2	2.6
암괴크기		—	—	—			
블록형상		불규칙상	불규칙상	불규칙상			
평사투영해석							
평면파괴		썰기파괴		전도파괴			
							
안정		안정		안정			
● 평면파괴 영역에 절리군의 극점이 분포하고 있지 않음 ● 썰기파괴 영역에 절리군의 극점이 분포하고 있지 않음 ● 전도파괴 영역에 절리군의 극점이 분포하고 있지 않음							

28.4 상태평가

28.4.1 사면분류 및 구간분할

가. 구간분할

본 사면은 연장 240m의 사면으로서, 지반특성에 따른 사면분류를 실시하였고 외관조사시 실시한 구간분할과 동일하게 2구간으로 분할하여 손상상태 및 파괴요인에 대한 평가를 실시하였다. 사면분류를 위해 특성조사를 실시한 위치는 외관조사결과현황도(Face Map)에 표기하였다.

【표 28.4.1】 사면분할 현황

구분	측점	연장	사면상태	비고
1구간	37.175~37.315km	140m	암반사면	
2구간	37.315~37.415km	100m	암반사면	

나. 지반특성에 따른 사면분류

대상 시설물의 조사결과 및 현황을 토대로 “시설물의 안전 및 유지관리 실시 세부지침-절토사면(2024.12, 국토안전관리원)”의 기준에 따라 분류한 결과를 다음 [표 28.4.2]에 수록하였다.

토층심도는 준공도서, 초기점검보고서, 전회 정밀안전점검, 현장조사를 종합적으로 고려하여 작성하였고, 블록크기 측정을 위한 절리간격은 불연속면 조사시 절리군의 평균 간격을 측정하였다.

－ 토층심도율(SR)

$$\cdot SR = \frac{\text{Soil depth}}{\text{Slope height}}$$

여기서, Soil depth(토사층의 두께), Slope height(사면의 연직 최고높이)

－ 암반의 블록크기 비(BR)

$$\cdot BR = \frac{\text{Block size index (Ib)}}{\text{Slope height (H)}}, Ib = \frac{\sum_{i=1}^3 Si}{3}$$

여기서, Si(절리군의 간격) : 현장조사시 측정된 절리군의 간격적용

Ib(블록크기 지수) : Si의 산술평균

Slope height(사면의 연직 최고높이)

【표 28.4.2】 비탈면 분류결과

(MPa=10.2kg/cm²)

구 분		분류 기준	평가점수	비탈면종류	
				세부분류	종합분류
1구간	토층심도율	0.4	$\frac{Soil\ depth}{Slope\ height} = \frac{5.0}{41.0} = 0.12$ 로 0.4미만	암반사면	파쇄 암반사면
	압축강도	10MPa	반발경도측정결과 91.0MPa으로 10MPa이상	파쇄암반 절리암반	
	블록크기	0.01	$Ib = \frac{\sum_{i=1}^3 Si}{3} = 0.4, \frac{Ib}{H} = \frac{0.4}{41.0} = 0.009$ 로 0.01이하	파쇄암반	
2구간	토층심도율	0.4	$\frac{Soil\ depth}{Slope\ height} = \frac{5.0}{30.0} = 0.16$ 로 0.4미만	암반사면	절리 암반사면
	압축강도	10MPa	반발경도측정결과 103.1MPa으로 10MPa이상	파쇄암반 절리암반	
	블록크기	0.01	$Ib = \frac{\sum_{i=1}^3 Si}{3} = 0.4, \frac{Ib}{H} = \frac{0.4}{30.0} = 0.013$ 로 0.01초과	절리암반	

※ 토층심도율이 0.2~0.4일 경우, 혼합사면으로 규정하여 토사사면과 암반사면의 특성을 모두 고려

구분	S ₁	S ₂	S ₃	Ib	H	블록크기비(BR)
1구간	0.5	0.3	0.3	0.4	41.0	0.009
2구간	0.5	0.4	0.3	0.4	30.0	0.013

다. 강우량

강우에 대한 항목은 해당지역의 최근 30개년의 최대 일강우강도의 누년 평균값을 사용한다.

본 사면은 구미에 위치한 사면으로 기상청자료(최근 30개년)를 획득하여 다음에 정리하였다.

구분	일 최대 강우량(mm)									
일시(year)	1995	1996	1997	1998	1999	2000	2001	2002	2003	2004
강우량(mm)	151.0	130.5	84.0	221.0	105.5	87.0	66.0	132.0	158.0	202.0
일시(year)	2005	2006	2007	2008	2009	2010	2011	2012	2013	2014
강우량(mm)	133.5	135.0	125.5	108.5	62.5	88.5	115.5	171.5	74.5	83.5
일시(year)	2015	2016	2017	2018	2019	2020	2021	2022	2023	2024
강우량(mm)	64.7	117.6	85.9	114.6	155.9	107.6	80.0	91.6	166.8	133.0
평균(mm)	118.4									

28.4.2 상태평가 결과

가. 1구간 상태평가

1-1. 인장균열

인장균열은 없는 것으로 확인되었다. 0점(a)

1-2. 지반변형

지반변형은 없는 것으로 확인되었다. 0점(a)

1-3. 구조물변형

구조물의 변형은 없는 것으로 확인되었다. 0점(a)

1-4. 발생규모

표층유실, 켜기파괴, 이완암 및 들뜸 등이 조사되어 3점(d)

1-5. 절리간격

0.2~0.6m 이므로 3점(c)

1-6. 저면경사

사면방향과 20° 이내의 차이를 보이는 절리가 없으므로 최상의 등급판정 0점(a)

1-7. 절리상태

1구간 J1의 절리상태 점수는 불연속면에 2.6점으로 기재하여 3점(c)

1-8. 사면경사

사면경사는 55° 로 1:1.0이상, 1:0.7미만으로 3점(c)

1-9. 강우 및 지하수

1일 강우량은 본 사면 지역 최근 30개년 최대 일강우강도의 누년 평균값인 118.4mm이며, 지하수위는 시추조사 미설시로 육안으로 조사하여 하단부 누수가 조사되어 지하수위는 1/3로 추정되어 3점(c)

1-10. 절취상태

실시설계보고서 자료를 참고하여 진동제어발파에 의해 시공된 것으로 판단되어 1점(b)

1-11. 배수조건

배수시설은 소단배수로 균열, 토사퇴적, 수직도수로 재료분리가 조사되어 보통인 2점(c)

1-12. 보호/보강상태

보호/보강상태에 문제가 없으므로 1점(a)

【표 28.4.3】 사면 손상상태 조사결과표 (1구간)

시설물명	영천절토28		표번호	[표 28.4.3]	
조사영역번호	1구간		조사영역 위치	37.175~37.315km	
1. 파괴징후					
일련번호	징후종류	상 태		상태 점수	비고
		위치	상태 및 규모		
1-1	인장균열	-	없음	0	
1-2	지반변형	-	없음	0	
1-3	구조물변형	-	없음	0	
2. 파괴현황					
일련번호	파괴유형	상 태		상태 점수	비고
		위치	규모		
1-4	표층유실	37.215k	24.0m³ (10.0*8.0*0.3)	3	
	썰기파괴	37.235k	10.0m³ (2.0*10.0*0.5)		
	이완암 및 들뜸	37.215k	20.0m³ (10.0*10.0*0.2)		
조사일시	2025. 09. 30		조사자	정 지 운	

【표 28.4.4】 사면 파괴요인 조사결과표 (1구간)

시설물명	영천절토28		표번호	[표 28.4.4]		
조사영역 번호	1구간		조사영역 위치	37.175~37.315km		
1. 지반상태						
일련번호	구 분		상 태	상태점수	비고	
1-5	파쇄암반	절리간격	0.2~0.6m	3		
1-6		저면경사	사면방향과 20° 이내의 차이를 보이는 절리가 없음	0		
1-7		절리상태	보통(절리상태 점수 2.6점)	3		
2. 사면형상						
1-8	파쇄암반	사면의 경사	55°	3		
3. 자연적 외부요인						
1-9	강우 및 지하수	1일 강우량	118.4mm(구미)	3	3	
		지하수위	사면 높이의 1/3	1		
4. 인위적 외부요인						
1-10	파쇄암반	절취상태	좋음	1		
1-11	배수조건		보통	2		
1-12	보호/보강상태		양호함	1		
조사일시	2025. 09. 30		조사자	정 지 운		

나. 2구간 상태평가

1-1. 인장균열

인장균열은 없는 것으로 확인되었다. 0점(a)

1-2. 지반변형

지반변형은 없는 것으로 확인되었다. 0점(a)

1-3. 구조물변형

구조물의 변형은 없는 것으로 확인되었다. 0점(a)

1-4. 발생규모

파괴가 없는 상태임 0점(a)

1-5. 절리방향(사면과의 차이)

$|225 - 088| = 137^\circ$ 로 사면방향과 45° 이상이므로 0점(a)

1-6. 절리경사-사면경사

사면방향과 20° 이내의 차이를 보이는 절리 없음. 0점(a)

1-7. 절리상태

2구간 J4의 절리상태 점수는 불연속면에 2.6점으로 기재하여 3점(c)

1-8. 사면경사

사면경사는 55° 로 1:1.0이상, 1:0.7미만으로 1점(b)

1-9. 강우 및 지하수

1일 강우량은 본 사면 지역 최근 30개년 최대 일강우강도의 누년 평균값인 118.4mm이며, 지하수위는 시추조사 미설시로 육안으로 조사하여 누수 등의 손상이 없으므로 2점(c)

1-10. 절취상태

실시설계보고서 자료를 참고하여 진동제어발파에 의해 시공된 것으로 판단되어 1점(b)

1-11. 배수조건

배수시설은 산마루측구 파손 등에 의해 보통인 2점(c)

1-12. 보호/보강상태

보호/보강상태에 문제가 없으므로 1점(a)

【표 28.4.5】 사면 손상상태 조사결과표 (2구간)

시설물명	영천절토28		표번호	[표 28.4.5]	
조사영역번호	2구간		조사영역 위치	37.315~37.415km	
1. 파괴징후					
일련번호	징후종류	상 태		상태 점수	비고
		위치	상태 및 규모		
1-1	인장균열	-	없음	0	
1-2	지반변형	-	없음	0	
1-3	구조물변형	-	없음	0	
2. 파괴현황					
일련번호	파괴유형	상 태		상태 점수	비고
		위치	규모		
1-4	-	-	-	0	
조사일시	2025. 09. 30		조사자	정 지 운	

【표 28.4.6】 사면 파괴요인 조사결과표 (2구간)

시설물명	영천절토28		표번호	[표 28.4.6]		
조사영역 번호	2구간		조사영역 위치	37.315~37.415km		
1. 지반상태						
일련번호	구 분		상 태	상태점수	비고	
1-5	절리암반	절리방향-사면방향	225 - 088 = 137°	0		
1-6		절리경사-사면경사	사면방향과 20° 이내의 차이를 보이는 절리가 없음	0		
1-7		절리상태	보통(절리상태 점수 2.6점)	3		
2. 사면형상						
1-8	절리암반	사면의 경사	55°	1		
3. 자연적 외부요인						
1-9	강우 및 지하수	1일 강우량	118.4mm(구미)	2	2	
		지하수위	누수 등의 손상없음	-		
4. 인위적 외부요인						
1-10	절리암반	절취상태	좋음	1		
1-11	배수조건		보통	2		
1-12	보호/보강상태		양호함	1		
조사일시	2025. 09. 30		조사자	정 지 운		

다. 상태평가결과 산정표

대상 사면은 1구간은 파쇄암반사면으로, 2구간은 절리암반사면으로 판정되었으며, 평가기준에 따른 결함지수는 0.25로서 평가결과는 “B” 로 산정되었다.

평가결과에 가장 주된 인자는 1일 강우량, 지반상태, 파괴현황(표층유실, 켜기파괴 등)로 해당 사항에 대해서는 중점관리가 필요할 것으로 판단된다.

【표 28.4.7】 상태평가결과 산정표(1구간)

시설물명			영천절토28				표번호
근거표번호			[표 28.4.3], [표 28.4.4]				[표 28.4.7]
평가요소			결함점수	결함종류별 평가결과	총점	결함지수	상태등급
손상 상태	파괴징후	① 인장균열	0	a	3	f1=0.13	a
		② 지반변형	0	a			
		③ 구조물변형	0	a			
	④ 파괴현황		3	d			
파괴 요인	지반상태	⑤ 절리간격	3	c	16	f2=0.31	c
		⑥ 저면경사	0	a			
		⑦ 절리상태	3	c			
	사면형상	⑧ 사면의 경사	3	c			
	자연요인	⑨ 강우 및 지하수	3	c			
	인위요인	⑩ 절취상태	1	b			
		⑪ 배수조건	2	c			
		⑫ 보호/보강 상태	1	a			
합계(Σ)					19	F=0.25	B
상태평가결과		○손상상태지수(f1) : 3 / 24 = 0.13 ○파괴요인지수(f2) : 16 / 52 = 0.31 ○상태평가등급(F) : 19 / 76 = 0.25					

【표 28.4.8】 상태평가결과 산정표(2구간)

시설물명			영천절토28				표번호
근거표번호			[표 28.4.5], [표 28.4.6]				[표 28.4.8]
평가요소			결함점수	결함종류별 평가결과	총점	결함지수	상태등급
손상 상태	파괴징후	① 인장균열	0	a	0	f1=0.00	a
		② 지반변형	0	a			
		③ 구조물변형	0	a			
	④ 파괴현황		0	a			
파괴 요인	지반상태	⑤ 절리방향-사면방향	0	a	10	f2=0.19	b
		⑥ 절리경사-사면경사	0	a			
		⑦ 절리상태	3	c			
	사면형상	⑧ 사면의 경사	1	b			
	자연요인	⑨ 강우 및 지하수	2	c			
	인위요인	⑩ 절취상태	1	b			
		⑪ 배수조건	2	c			
		⑫ 보호/보강 상태	1	a			
합계(Σ)					10	F=0.13	A
상태평가결과		○손상상태지수(f1) : 0 / 24 = 0.00 ○파괴요인지수(f2) : 10 / 52 = 0.19 ○상태평가등급(F) : 10 / 76 = 0.13					

【표 28.4.9】 상태평가결과(총괄)

구 분	1구간		2구간		구간별평가결과(Min)	
	결함지수	등급	결함지수	등급	결함지수	등급
영천절토28	0.25	B	0.13	A	0.25	B

라. 공중이 이용하는 부위

본 사면에는 공중이 이용하는 부위인 [추락방지시설, 도로포장, 도로부 신축이음부, 환기구 등의 덮개] 중 추락방지시설, 도로포장이 있으며, 이에 대한 평가결과 추락방지시설은 a등급, 도로포장은 a등급으로 평가되었고, 도로부 신축이음부, 환기구 등의 덮개는 없는 것으로 확인되었다.

1) 추락방지시설

평가기준	상 태
a	○손상 및 결함 등이 없는 최상의 상태
b	○추락방지시설에 경미한 결함 및 파손이 발생하였으나, 기능에는 문제가 없으며 결함의 진행 여부를 지속적으로 관찰하고 보수 여부를 결정해야 하는 상태
c	○추락방지시설에 결함 및 파손으로 인하여 기능에 일부 문제가 발생하여 간단한 보수가 필요한 상태
d	○고정부 및 연결부 파손 등으로 인해 추락방지시설의 전도 및 이탈이 발생 할 수 있어 즉각적인 보수·보강이 필요한 상태
e	○추락방지시설의 전반적 기능저하로 사용자의 안전에 위협이 있어 즉각 사용을 금지해야 하는 상태

2) 도로포장

평가기준	상 태
a	○포장상태가 최상으로 차량의 주행에 문제가 없는 상태
b	○포장의 결함 및 파손이 미미하게 발생된 상태로 차량주행에 문제는 없으며 결함의 진행 여부를 지속적으로 관찰하고 보수 여부를 결정하여야 하는 상태
c	○포장 결함 및 파손이 차량에 직접적인 파손을 유발할 정도는 아니나 차량 운전자에게 불편감을 유발할 수 있어 간단한 보수가 필요한 상태
d	○깊이 8cm이상의 포트홀에 의해 차량에 심각한 손상이 발생할 수 있어 즉각적인 보수가 필요한 상태 ○배수불량으로 인한 주행차로 상시 물고임으로 통행차량의 안전성 저하가 우려되는 상태
e	○도로포장 결함 및 파손 정도가 심각하고 차량주행이 불가하여 차량통행 제한 및 사용금지가 필요한 상태

3) 도로부 신축이음부

평가기준	상 태
a	○ 신축이음부에 손상이 없는 상태
b	○ 신축이음 본체의 토사 및 이물질 퇴적, 고무판 노후, 후타재의 미세균열이 발생된 상태로 기능발휘에는 지장이 없으며 결함의 진행 여부를 지속적으로 관찰하고 보수 여부를 결정하여야 하는 상태
c	○ 신축이음 본체의 유간사이 이물질로 기능불량, 고무판 마모, 국부적인 부식 등의 열화가 발생한 상태 또는 후타재의 균열이 50cm이하의 간격으로 발생하거나, 국부적인 박리, 박락, 파손이 발생하여 간단한 보수가 필요한 상태
d	○ 신축유간 밀착으로 인한 거동불량 또는 신축유간이 넓어 차량통행에 지장을 초래할 수 있어 교체가 필요한 상태 ○ 신축이음의 파손 상태가 심각하여 차량통행 시 충격이 발생하는 등 긴급한 보수·보강이 필요한 상태
e	○ 신축이음부 본체 탈락으로 차량주행 시 파손을 유발하거나, 주행 중 사고의 원인이 될 수 있는 상태

4) 환기구 등의 덮개

평가기준	상 태
a	○ 환기구 등의 덮개가 최상의 상태
b	○ 덮개 등(지지구조 철물, 연결재, 걸침턱 등)에 결함 및 파손 등이 발생하였으나, 기능 발휘에는 지장이 없고 기능성에 문제가 없는 상태 ○ 기능성에 문제가 없어 결함 및 파손에 대해 지속적 관찰이 필요한 상태
c	○ 덮개 등(지지구조 철물, 연결재, 걸침턱 등)에 결함 및 파손 등으로 기능에 일부 문제가 발생하여 보수가 필요한 상태
d	○ 덮개 등(지지구조 철물, 연결재, 걸침턱 등)에 결함 및 파손 등으로 기능이 상실되어 국부적인 교체 및 보강이 필요한 상태
e	○ 결함 및 파손 정도가 심각하거나 덮개 등이 탈락된 상태

28.5 종합평가 및 안전등급 지정

28.5.1 종합평가 결과

본 과업은 정밀안전점검 과업으로서 안전성평가를 실시하지 않은 관계로 상태평가 결과를 종합평가 결과로 같음하였으며, 그 다음과 같다.

【표 28.5.1】 절토사면의 종합평가 결과

절토사면 종합평가 결과 산정표					
시설물명		영천절토28		표 번 호	【표 28.5.1】
평가구분		결함지수	평가결과	비 고	
상태 평가	1구간	0.25	B	근거표번호	【표 28.4.7】
	2구간	0.13	B		【표 28.4.8】
	－	－	－	－	－
안전성평가		해당없음			
종합평가		0.25	B	최저등급 적용	
종합평가결과		절토사면의 종합평가 결과 : B			

28.5.2 안전등급 지정

종합평가 결과에 따른 본 절토사면의 안전등급은 『경미한 손상, 결함이 발생하였으나 기능 발휘에는 지장이 없으며 내구성 증진을 위하여 일부의 보수와 지속적인 관찰이 필요한 상태』인 “B등급” 으로 지정하였다.

【표 28.5.2】 안전등급 기준

안전등급	시설물의 상태
A (우수)	· 문제점이 없는 최상의 상태
B (양호)	· 경미한 손상, 결함이 발생하였으나 기능 발휘에는 지장이 없으며 내구성 증진을 위하여 일부의 보수와 지속적인 관찰이 필요한 상태
C (보통)	· 보통의 손상, 결함이 발생하였으나 안전성에 지장이 없으며, 내구성, 기능성 저하방지를 위한 보수가 필요하거나 간단한 보강이 필요한 상태
D (미흡)	· 손상, 결함이 진전되고, 파괴 잠재성이 존재하여 긴급한 보수·보강이 필요하며 사용 제한 여부를 결정하여야 하는 상태
E (불량)	· 심각한 손상, 결함 및 파괴 잠재성에 의하여 시설물의 안전에 위협이 있어 즉각 사용을 금지하고 보강 또는 개축을 하여야 하는 상태

28.5.3 이전 정밀안전점검과의 비교

【표 28.5.3】이전 정밀안전점검과의 비교

평가구분		전차 정밀안전점검 (2023년)		금회 정밀안전점검 (2025년)	
		결함지수	평가결과	결함지수	평가결과
상태평가	1구간	F=0.26	B	F=0.25	B
	2구간	F=0.24	B	F=0.13	A
	3구간				
안전성평가		해당없음	—	해당없음	—
등급 변경사유		파괴현황, 지반상태가 상이하여 결함지수는 다소 감소하였지만, 등급의 변경은 없는 상태이다.			

28.6 보수·보강 및 유지관리방안

28.6.1 보수·보강 방안

대상 시설물의 손상별 보수방안, 개략공사비는 다음과 같다.

【표 28.6.1】 손상별 보수·보강 방안 및 개략공사비

구분	손상내용	보수방안	손상 물량	보수 물량	단위	단가 (천원)	개략공사비 (천원)	우선 순위
상부자연사면	상태양호	－	－	－	－	－	－	－
사면부	표층유실	주의관찰 후 조치	24.00	36.00	m³	－	－	－
	쌓기파괴	주의관찰 후 조치	10.00	15.00	m³	－	－	－
	이완암 및 들뜸	주의관찰 후 조치	20.00	30.00	m³	－	－	－
	누수	주의관찰 후 조치	1.00	1.50	ea	－	－	－
	토사 및 낙석퇴적	정비	2.00	3.00	m³	25	75	3
	낙석퇴적	정비	2.00	3.00	m³	25	75	3
사면하부	상태양호	－	－	－	－	－	－	
부대시설	상태양호	－	－	－	－	－	－	
배수시설	소단배수로 균열	주입보수	8.00	12.00	m	65	780	1
	소단배수로 토사퇴적	정비	8.00	12.00	m³	25	300	3
	산마루측구 파손	단면보수	0.05	0.08	m²	165	13	2
	수직도수로 재료분리	단면보수	0.40	0.60	m²	165	99	2
개략공사비 (천원)	구 분	1순위		2순위		3순위		
	순공사비	780		112		450		
	재경비 (순공사비의 50%)	390		56		225		
	합계	1,170		168		675		
개략공사비 총계(천원)		2,013						

주1) 보수물량은 손상물량에 50%를 할증하였음.

주2) 0.3mm미만 균열보수는 손상물량(m)×0.25(m)를 하여 면적(m²)으로 산출하였음.

28.6.2 유지관리방안

본 시설물에 대한 정밀안전점검 결과에 따라, 향후 유지관리 시 사면의 안전성, 사용성 및 내구성 차원에서 중점적으로 관찰하고 유의하여야 할 중점유지관리 항목을 설정하여 다음 표와 같이 제시하였다.

【표 28.6.2】 사면 중점유지관리 항목

구 분	중점유지관리 사항	현황 사진
사 면 부	· 표층유실, 켜기파괴, 이완암 및 들뜸 → 장마철 강우에 의한 지표수유입으로 유실이 추가 발생할 수 있으므로, 주기적인 점검으로 통해 손상증가에 대한 확인 · 풍화구간 → 현재 낙석방지울타리 및 낙석방지망 설치로 안전성에 는 문제가 없는 상태이나, 장기공용시 우수 및 동결융해로 인한 유실이 발생할 수 있으므로, 주기적인 점검으로 통해 손상의 발생유무에 대한 확인, 유지관리를 실시	
배수 시설	· 배수로 균열, 파손, 토사퇴적 등 → 손상에 대한 보수 및 정비가 필요하며, 이후에도 재손상 발생에 대한 주기적인 점검을 실시하는 유지관리가 필요	
보호 시설	· 점검계단 식생 → 원활한 점검 및 유지관리를 위해 식생에 대한 정비가 필요	

28.7 종합결론

28.7.1 정밀안전점검 결과 요약

- 외관조사 결과, 사면 전반에 걸쳐 식생공, 배수시설, 보호시설이 설치되어 있으며, 풍화등급은 보통풍화(MW) ~ 심한풍화(HW) 정도이다. 상부자연사면 계곡부는 1개소가 확인되었고, 상단에 관목류가 서식하고 있는 상태이다. 사면부에 발생한 표층유실, 썩기파괴, 이완암 및 들뜸은 강우, 지표수 유입 등에 의한 손상으로 공용기간 증가시 손상이 진전될 우려가 있으므로 주의관찰 후 진전시 조치가 필요하다. 사면 하단 토사 및 낙석퇴적은 정비를 통한 유지관리가 요구된다. 배수시설에 균열, 파손, 재료분리 및 토사퇴적은 원활한 배수기능 확보를 위해 균열보수, 단면보수 및 정비를 실시하는 유지관리가 필요하다. 사면보호/보강시설은 기능 발휘에 큰 문제가 없는 양호한 상태로 조사되었다.
- 암반용 슈미트해머에 의한 반발경도 시험결과, 상위50% 평균값(대표값)은 51.6~54.5 으로 측정되었으며, 일축압축강도추정 91.0~103.1MPa로 경암으로 판정되어 암반의 강도는 양호한 것으로 판단된다.
- 대상 사면은 1구간은 파쇄암반사면으로, 2구간은 절리암반사면으로 판정되었으며, 평가기준에 따른 결함지수는 0.25로서 평가결과는 “B”로 산정되었다. 평가결과에 가장 주된 인자는 1일 강우량, 지반상태, 파괴현황(표층유실, 썩기파괴 등)로 해당사항에 대해서는 중점관리가 필요할 것으로 판단된다.
- 종합평가 결과, 대상시설물의 안전등급은 “B등급 : 경미한 손상, 결함이 발생하였으나 기능 발휘에는 지장이 없으며 내구성 증진을 위하여 일부의 보수와 지속적인 관찰이 필요한 상태”으로 지정하였다.

28.7.2 종합결론, 정밀안전진단 및 사용제한의 필요성 여부

- 대상 시설물에 대한 정밀안전점검 결과, 국부적으로 손상이 발생하였으나 시설물의 전반적인 안전성 및 기능성에는 특별한 문제가 없는 상태로서 주기적인 점검을 통한 관리를 시행한다면 대상시설물의 사용성은 확보될 수 있을 것으로 판단된다.
- 대상 시설물은 금회 점검결과, 정밀안전진단 및 사용제한이 필요치 않다.

28.7.3 유지관리 시 특별한 관리가 요구되는 사항

- 표층유실, 썩기파괴, 이완암 및 들뜸, 풍화(HW)구간에 대해서는 강우시 손상증가가 발생할 수 있으므로 주기적인 관찰을 실시하는 유지관리가 필요하다.
- 점검계단 식생에 대해서는 정비를 실시하는 유지관리가 필요하다.

28.7.4 기타 필요한 사항

- 시설물의 안전성 유지는 점검 당시에는 양호한 상태로 존재하여도, 이후의 유지관리 상태 및 예기치 않던 외적요인에 의해 잔존해 있던 위험요소가 일시적으로 노출되어 안전성에 영향을 미칠 수 있으므로 지속적인 점검 등의 유지관리를 통해 기능성과 안전성을 유지하는 것이 바람직할 것으로 판단된다.

