

64. 상주절토64

64.1 시설물 개요

64.2 자료수집 및 분석

64.3 현장조사 및 시험

64.4 상태평가

64.5 종합평가 및 안전등급 지정

64.6 보수·보강 및 유지관리 방안

64.7 종합결론

64. 상주절토64

64.1 시설물의 개요

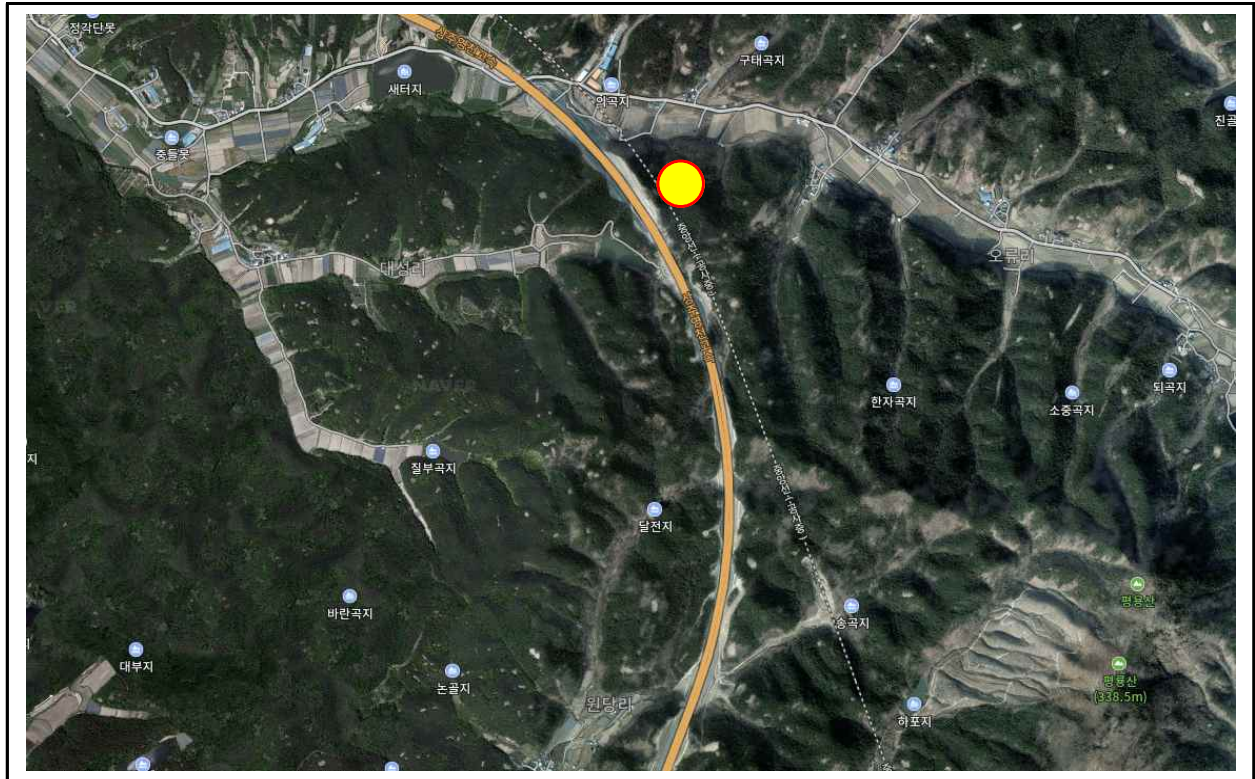
본 시설물은 경상북도 영천시 고경면 대성리(상주영천고속도로 89.588~89.988km)에 위치한 사면으로서 총 연장 400.0m, 높이 40.1m의 절토사면으로 시공되어 있다.

64.1.1 일반사항

【표 64.1.1】 사면 일반사항

시설물번호	SL2017-0000024		관리번호	SY SL64
시설물명	상주절토64		시설물구분	절토사면
위 치	행정구역	경상북도 영천시 고경면 대성리		
	위치좌표	시점 : 35° 18' 17.0" 127° 48' 33.0"		
		종점 : 35° 18' 24.0" 127° 48' 20.0"		
	관리이정	89.588~89.988km		
	공구이정	10공구 STA.4+900~5+300		
제 원	연 장	400m	높 이	40.1m
	경사/방향	45/234	노 선	고속국도 301호선
관리주체	상주영천고속도로(주)		관리주체구분	민간
주변환경	인공구조물	-		
	주변지형	산악지형	상부사면경사	0~10°
시공현황	준공년도	2017	시 공 자	대림산업(주)
	부대시설	점검로, 배수로, 산마루측구, 낙석방지울타리, 솟크리트		
비 고				

64.1.2 위치도 및 전경사진



【그림 64.1.1】 위치도



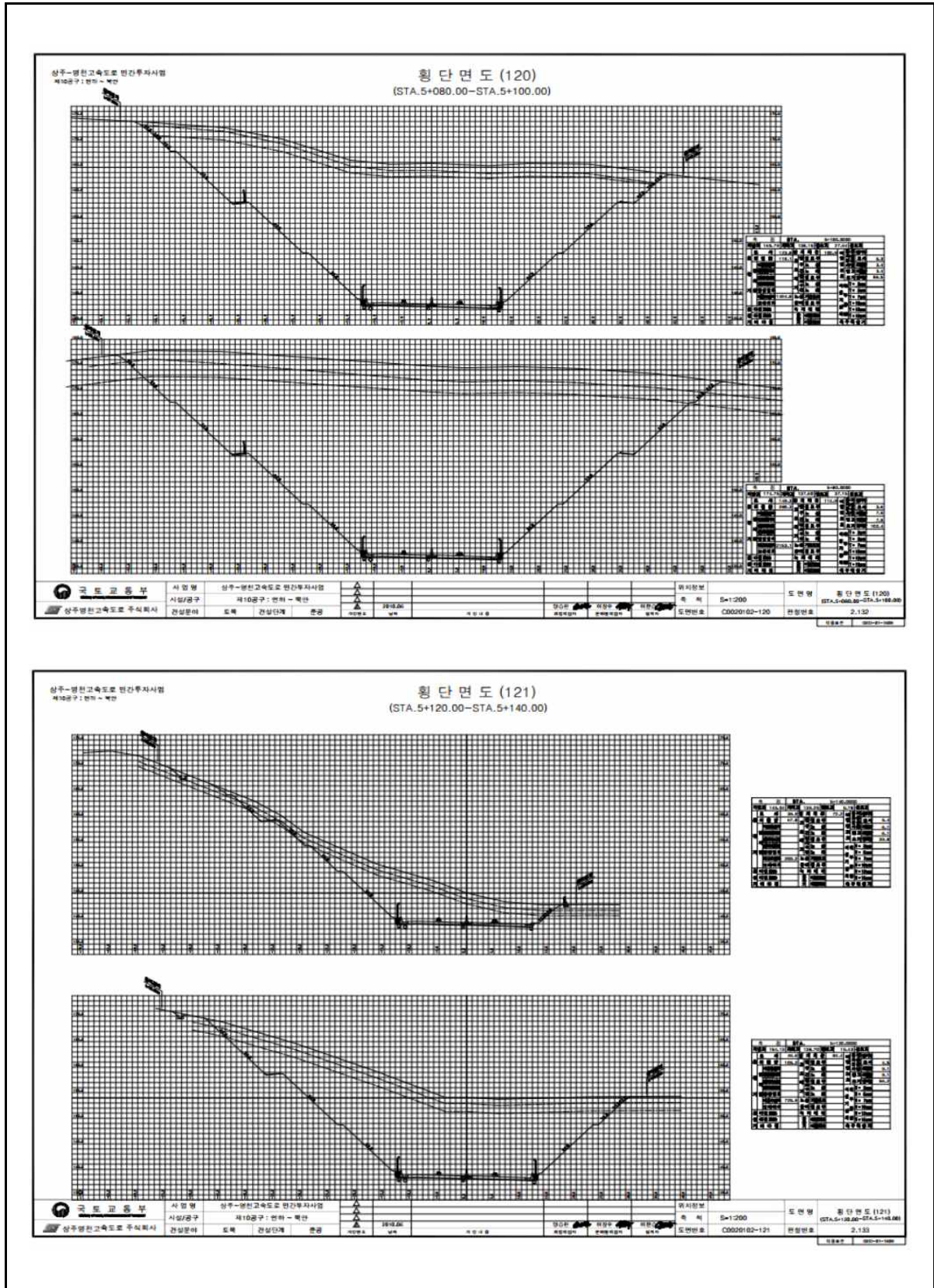
【그림 64.1.2】 전경사진

	
자연사면 전경	1소단 배수로 전경
	
산마루측구, 점검계단 전경	수직도수로 전경
	
하부 전경	숏크리트 전경

【그림 64.1.3】 부재별 현황

[illegible]

【그림 64.1.4】 평면도



【그림 64.1.5】 표준횡단면도

64.2 자료수집 및 분석

본 과업대상 구조물의 건설당시 주요 현황을 파악하기 위해 “상주영천고속도로 민간투자산업 건설공사 10공구”의 설계 및 준공도서 등을 검토하여 주요 현황을 요약하여 수록하였다.

64.2.1 설계자료 검토

가. 사면 적용구배 및 소단설치 기준

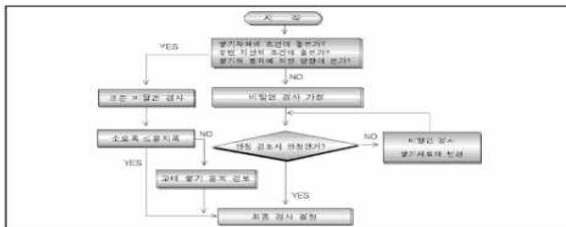
7.4 비탈면 설계기준

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

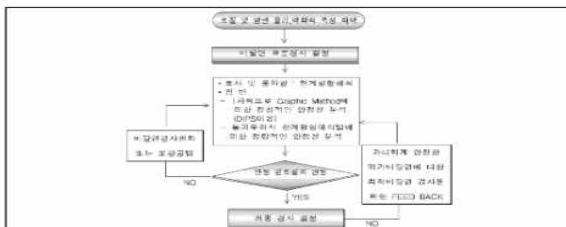
7.4.1 비탈면 경사기준

가. 비탈면 경사의 결정

(1) 쌓기 비탈면경사 결정에 따른 흐름도



(2) 깎기 비탈면경사 결정에 따른 흐름도



248

7.4.2 소단 설치기준

가. 국내의 기관별 소단 적용기준

소단 설치빈도 및 폭에 대하여 국내의 기관별, 비탈면의 종류 및 지반의 특성 등을 고려하여 비교분석한 결과는 다음과 같다. 소단 적용기준 현황을 보면 일본의 경우는 소단설치 높이 기준을 7m 미만 1~2m로 규정하고 있으며 국내기준은 5~10m마다 0.5~3.0m이다. 소단의 설치목적은 비탈면침식방지를 위한 배수시설 설치, 점진보수용 통로 등의 유지관리에 있으므로 말라임중에서는 H=10.0m 미만 1.0m소단과 리빙럼 및 토사층에서는 H=5.0m마다 1.0m소단을 설치하되 H=20.0m마다 3.0m소단을 설치하는 것이 대체적으로 타당한 것으로 사료된다.

[국내의 기관별 소단적용 기준]

구분	기관 및 규정명	소단적용 기준
국내	건설공사 비탈면 설계기준 (2006)	· 비탈면 높이 10m 이상 : 원칙적으로 소단설치 · 비탈면 중간에 5~20m 높이 마다 폭 1~3m 소단설치
	한국도로공사 도로설계요령 (2002)	· 리빙럼 : R.Q.D = 0~10%, H=5m 마다 소단 1m · 발파암 R.Q.D = 10~25% : H = 10m 마다 소단 1~2m R.Q.D = 25~50% : H = 10m 마다 소단 1~2m R.Q.D = 50% 이상 : H = 20m 마다 소단 3m
	건설부 도시시설기준	· H = 5 ~ 10m 마다 소단 1 ~ 1.5m
	한국토지공사	· H = 7m 마다 소단 0.5 ~ 1.5m
일본	도로공단 설계요령	· H = 7m 마다 소단설치
	국유철도도로구조물 표준시방서	· 암석과 접하는 토사 경계부와 7m 마다 소단 설치
	철도설계요령	· H > 10m의 경우 7m마다 소단 1.5m, 경사3%

7.4.3 지하수위 적용기준

가. 적용기준

비탈면안정해석시 지하수위는 계절적인 지하수위 변화, 지형 및 시간적 요소를 고려하여 비탈면의 안정 조건에 가장 불리한 상태를 해석에 적용하는 것이 바람직한것으로 사료된다. 쌓기구간에서는 시공속도에 따른 잠정가치인 배수조건과 토층 및 풍화암 지반조건에서는 강우시 침투해석에 의한 간극수압분포를 실제 안정해석에 이용하여야 하나 본 설계에서는 다음과 같이 적용하였다.

253

나. 깎기 비탈면

자연지반의 토질은 매우 불균질하고, 풍화도, 상층상태 및 균열 등에 의해 지반의 강도는 현저하게 다르며 시공 후 시간의 경과에 따라 물력이완, 대기노출로 인한 풍화진행 등으로 원지반의 전단강도가 약해지므로 비탈면에 처차 불안정하게 된다.

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

국내 깎기비탈면 설계기준 적용기준은 건설교통부 및 한국도로공사 설계기준에 의거한 표준경사를 적용하고 있으며 말라임중에서 층리나 절리들이 규칙있게 발달할 경우 경사 비탈면에 따라 큰 물체가 예상되므로 지반조사 결과를 토대로 파괴상태를 예상하여 이에 대한 적절한 비탈면 경사설정 및 부가적인 안정대책을 수립하도록 계획하였다.

[원지반 토질에 대한 비탈면 경사범위]

토 질 조 건	비탈면높이(m)	경 사	비 고
모 래	-	1:1.5 이상	SW, SP
사 질 토	밀실한 것	5 이하 1:0.8 ~ 1:1.0	SM, SP
		5~10 1:1.0 ~ 1:1.2	
	밀실하지 않고 임도분포가 나쁨	5 이하 1:1.0 ~ 1:1.2	
		5~10 1:1.2 ~ 1:1.5	
자갈 또는 알갱이 섞인 사 질 토	밀실하고 임도분포가 좋음	10 이하 1:0.8 ~ 1:1.0	SM, SC
		10~15 1:1.0 ~ 1:1.2	
	밀실하지 않거나 임도분포가 나쁨	10 이하 1:1.0 ~ 1:1.2	
		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	
알갱이 또는 호박을 섞인 점성토	5~10	1:1.2 ~ 1:1.5	GM, GC
불 화 암	-	1:1.0 ~ 1:1.2	시험이 행해지지 않은 암

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

2. 위 표의 경사는 소단층 포함하지 않는 단일비탈면의 경사이다.

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

2. 위 표의 경사는 소단을 포함하지 않는 단말비탈면의 경사이다.

(건설교통부, 건설공사비탈면설계기준, 2006년)

250

7.4.4 안전율 적용기준

가. 쌓기 비탈면 안전율 기준

국내의 각 기관에서 적용하는 쌓기비탈면의 최소안전율은 쌓기 기초지반의 연약지반 분포여부, 성토층의 시공학적, 비탈면의 영구 구조물 여부 등에 따라 쌓기 비탈면의 안전율 기준에는 차이가 있으며, 각 기관의 쌓기 비탈면 안전율을 간략히 하면 아래 표와 같다.

[국내 기관별 쌓기 비탈면 최소안전율 적용기준]

구분		최 소 안 전 율 (Minimum Safety Factor)	
건설교통부	건설공사 비탈면 설계기준 (2006년)	건기시(지하수가 없는 것으로 해석)	$F_s \geq 1.5$
		우기시	$F_s \geq 1.3$
		지진시	$F_s \geq 1.1$
한국도로공사		도로설계요령	$F_s \geq 1.3$
한민철도		항만시설 기술상의 기준, 등해설	$F_s \geq 1.5$

나. 깎기 비탈면 안전율 기준

비탈면 안정에 대한 최소안전율은 지역과 공사내용, 비탈면의 용도, 비탈면 파괴시 주변에 미치는 영향 및 경제성 등에 따라 다르며, 비탈면안정 해석에 앞서 최소안전율 선정은 매우 중요한 의미를 지닌다. 각 기관별로 깎기비탈면에 대한 최소안전율에 대한 적용기준은 아래에 기술되어 있으며 기술된 최소안전율이 어떠한 가정에서 유도되었는지를 파악해야 하나 이런 가정들은 생략되어 있으며 단지 부분적인 세출만을 기재하는 방법으로 간략화 되어있다.

[국내의 기관별 깎기 비탈면 최소안전율 적용기준]

구분	최 소 안 전 율	
건설공사 비탈면 설계기준(2006)	건기시(지하수가 없는 것으로 해석)	$F_s \geq 1.5$
	우기시(지하수위 위치시킨 후 해석)	$F_s \geq 1.2$
	지진시	$F_s \geq 1.1$
도로설계요령 (2000)	건기시(지하수위 미고려)	$F_s \geq 1.5$
	우기시(지하수위는 지표면에 위치)	$F_s \geq 1.1 \sim 1.2$
	지진시(미국 D'APPOLNIA 기준, NAVFAC - DM7.1-329기준)	$F_s \geq 1.1 \sim 1.2$
미 국 D'APPOLNIA Consulting Engineers (1979)	실내시험에 의해 강도를 구한 경우	$1.5 > F_s > 1.3$
	최대지진가속도를 고려함	$1.2 > F_s > 1.0$
	하중이 오래 작용할 경우	$F_s > 1.5$
NAVFAC - DM 7.1-329	구조물 기초인 경우	$F_s > 2.0$
	일시적인 하중이 작용할 경우 및 시공시	$F_s > 1.35 \text{ or } 1.25$
	지진하중이 작용하는 경우	$F_s > 1.2 \text{ or } 1.15$

255

나. 지형 및 지질

제 4 장 조 사 결 과

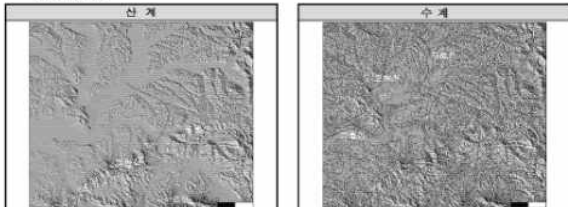
4.1 지표 지질 조사

4.1.1 지형 및 지질특성

지질 개요	- 조사지역의 지질은 변성암 상위를 부정합으로 놓인 사암, 역질사암, 역암, 니질암(세암 및 이암) 등으로 이루어지는 중생대 경상누층군의 퇴적암류들이 넓게 분포 - 조사지역의 구성암석은 충적퇴적물 호성환경에서 변화되는 암상으로 해당지역에 분포하는 충신층(반아질층)의 경우에는 니질층이 매우 우세한 호성 퇴적암임
-------	--



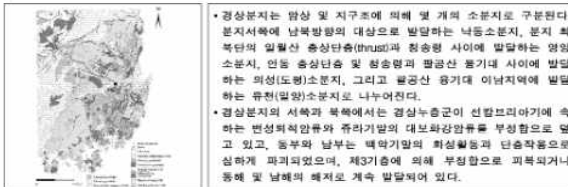
가. 지형 특성



- 과입지역은 전반적으로 낮은 구릉지를 이루고 있으며 과입노선은 주로 낮은 구릉지를 따라 지나가고 있음
- 과입노선의 남쪽과 남동쪽은 다른 지역에 비해 비교적 높은 산계를 이루고 있음
- 과입노선은 시, 종횡부는 충적층 및 하천과 접하고 있음
- 과입노선의 서쪽으로 1차 수계인 관호강이 흐르고 있음
- 과입노선의 북쪽에는 고현천과 자호천이 남쪽으로 흐르고 있으며 특히 노선의 종횡부는 자호천과 교차하고 있음
- 전체적인 수계는 수시상의 형태를 보이며 매우 복잡하게 나타남

53

라. 지체구조



4.1.2 영상정보를 활용한 선형 구조 분석

- 목적
 - 과입지역의 광역적인 지형 특성 파악 및 선형구조 발달 상태 파악
 - 지형 및 지질특성(단층, 절리, 암맥 등의 선구조)파악
 - 과입구간에 대한 지질정보와 단층, 절리 등에 의한 광역적인 선구조 해석
- 원리 및 방법
 - 30m급 해상도의 Landsat TM 위성영상 자료를 이용하여 분석 실시
 - 선형 공간 필터링 분석, 주성분 분석, 엔드비틀 분석 등을 통해 광역 선구조 해석에 이용
 - 식생지수, 습도도 분석을 통해 식생 및 토양환경 분석 실시



55

나. 분포암종 특성

구 분	지질 특성
충신층	층의 두께는 700m 내외이며 암회색 및 자색 이암과 실트암, 암회색 세암 및 사암으로 구성된다. 최하부는 2'3m 두께의 구상돌출 퇴적층으로, 층부는 기사돌출 암으로 특징 지워진다. 구상돌출암은 주로 화산기암의 장석 및 석영입자와 화산회 기질로 구성되어있다. 우회특성을 지시하는 층리 및 모양을 갖고, 석물의 층기와 암 회색들이 산출된다(Tateno, 1929)

다. 지질 개황도

지질 시대	층 명	특 성	비 고
제4기	충적층(Qa)	• 하천 및 산곡 퇴적물	
	충신암맥(Kid)	• 화산의 치열	• 전 구간에서 기반암을 관입
	충신암(Kad)	• 화산의 치열	• 3구구 종횡부
	충신암(Kgr)	• 화산의 치열	• 3구구 종횡부
충신층	충신암(Ka1)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka2)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka3)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka4)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
충신층	충신암(Ka5)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka6)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka7)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka8)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
충신층	충신암(Ka9)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka10)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka11)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka12)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
충신층	충신암(Ka13)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka14)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka15)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka16)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
충신층	충신암(Ka17)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka18)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka19)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka20)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
충신층	충신암(Ka21)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka22)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka23)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka24)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
충신층	충신암(Ka25)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka26)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka27)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka28)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
충신층	충신암(Ka29)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka30)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka31)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka32)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
충신층	충신암(Ka33)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka34)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka35)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka36)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
충신층	충신암(Ka37)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka38)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka39)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka40)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
충신층	충신암(Ka41)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka42)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka43)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka44)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
충신층	충신암(Ka45)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka46)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka47)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka48)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
충신층	충신암(Ka49)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka50)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka51)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka52)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
충신층	충신암(Ka53)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka54)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka55)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka56)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
충신층	충신암(Ka57)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka58)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka59)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka60)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
충신층	충신암(Ka61)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka62)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka63)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka64)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
충신층	충신암(Ka65)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka66)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka67)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka68)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
충신층	충신암(Ka69)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka70)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka71)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka72)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
충신층	충신암(Ka73)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka74)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka75)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka76)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
충신층	충신암(Ka77)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka78)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka79)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka80)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
충신층	충신암(Ka81)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka82)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka83)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka84)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
충신층	충신암(Ka85)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka86)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka87)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka88)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
충신층	충신암(Ka89)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka90)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka91)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka92)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
충신층	충신암(Ka93)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka94)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka95)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka96)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
충신층	충신암(Ka97)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka98)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka99)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음
	충신암(Ka100)	• 주로 암회암으로 구성	• 노선과 교차하지 않음

54

7.6.2 암종특성에 따른 비탈면 기울기 현황

가. 지질 및 암종특성

- 지질 특성
 - 본 과입노선은 경상분지의 퇴적암 지역에 위치하며 미세립의 니질암을 90%이상 함유한 충사층이 주로 분포함
 - 퇴적암 중 이암과 세암로 구성된 니질암은 사암이나 역암에 비해 입자간 공극이 크고 느슨한 특성을 보이며, 탄성변형을 함량이 높을 경우 빠른 시간 내에 풍화되는 특성을 나타냄
- 암종 특성
 - 분구간의 니질암 암종특성 및 풍화특성파악을 위해 XRD, 원미경분석, 산침수에 의한 분말화 시험 및 내구성 시험 등 각종분석 실시
 - XRD 및 원미경 분석결과 주구성분들은 석영과 방해석, 그리고 미립의 점토로 구성되어있으며, 입자간 결합물질이 방해석인 것으로 판단
 - 산침수에 의한 분말화 시험결과 물리에 따른 조제결과 분말화가 상당히 진행됨
 - 따라서, 위기 비탈면 사공시 우수와 지표수에 노출되면 입자간 결합물질인 방해석의 용해가 발생하여 암반사면이 빠르게 풍화될 것으로 판단

구 분	일축강도(kg/cm ²)		XRD분석	원미경분석		NP시험
	니질암	사암	점도광물(%)	실트(%)	점도(%)	방백색함량(%)
10공구	339'852	958'1,317	27.2'41.8	31.6	68.4	29.7'39.9
9공구	395'814	433'884	28.2'39.7	52.6	47.4	5.8'16.8
8공구	535'1,066	654'1,345	36.4'43.6	21.1	78.9	22.7'28.1

주) XRD : X-선 회절분석, NP시험 : 중화잠재(Neutralization Potential) 시험

나. 인근비탈면조사

- 사립노선과 교차하는 4 개소의 고속도로(경부, 대구-포항, 중앙, 중부내륙) 및 기존 도로(국도 및 지방도)의 비탈면 기울기 측정 현황 조사



55

다. 지반조사보고서

제 1 장 조 사 개 요

1.1 조 사 명

- 상주~영천 고속도로 민간투자사업 실시설계(10공구)

1.2 조 사 목 적

- 상주~영천 고속도로 민간투자사업을 위한 지반조사
- 계획노선의 지반공학특성 특성을 고려한 조사계획 수립
- 선정된 계획노선을 대상으로 구조물별 특성을 고려한 현장조사, 현장시험 및 실내시험 실시
- 지층의 구성상태, 지반공학특성 특성 및 지반조건 파악
- 조사된 자료를 종합·분석하여 합리적이고 경제적인 설계 및 시공에 필요한 공학적 자료 제공

1.3 조 사 범 위

위 치	- 시점 : 경상북도 영천시 영학동 (STA. 0+000) (X=275,770.3573, Y=197,045.8262) - 종점 : 경상북도 영천시 복안면 임포리(STA. 9+300) (X=269,280.9395, Y=200,559.7855) - 연장 : 9.36km	
특 성	- 상주~영천 고속도로 건설을 통한 기존 고속도로(경부, 중부내륙)의 기능 확충 및 연계에 통한 효율성 증대 - 고속도로 신설을 통해 통과 지역의 권역발 달에 기여할 공익성 증대	

1.4 위 지 도



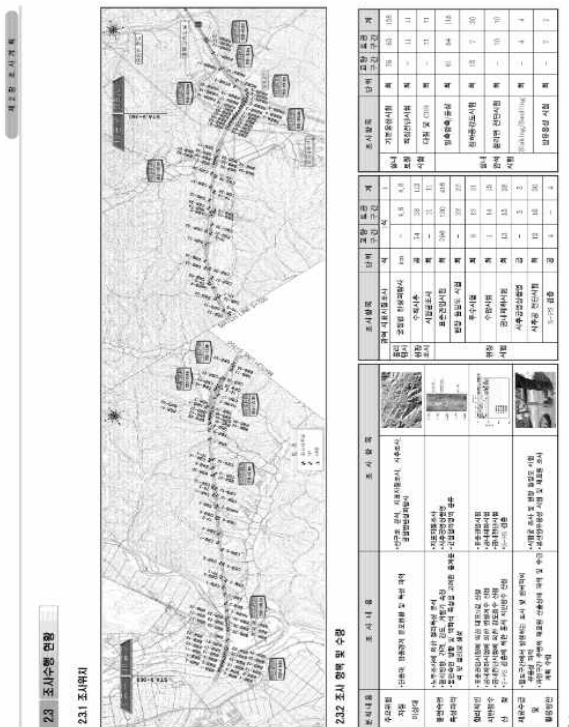
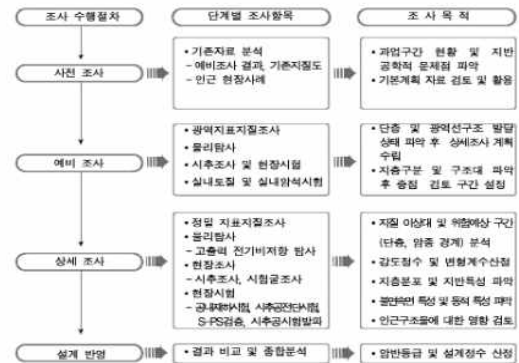
제 2 장 조 사 계 획

2.1 조사 기본방향 및 수행행로

가. 조사 기본방향



나. 조사 수행 흐름도



제 7 장 비탈면 안정성 검토

7.1 개요

7.1.1 검토목적

본 검토는 계획노선에 계획되어 있는 구간 및 물가 비탈면 중 붕괴가능성을 지닌 대위기 비탈면과 고랑가 비탈면에 대하여 설계시 지반공학적인 측면에서 조사 및 시험을 실시하고 이를 분석·파악 후 토질 및 암반상태와 안정성을 고려한 안정 비탈면기울기 결정 및 대책 등을 검토하여 경제적인 비탈면 설계방안을 제시하는데 그 목적이 있다.

토사비탈면의 경우 토층이 균질하다는 가정하에 임의의 최소안전율을 갖는 활동 지향면에 대한 안정성 평가가 이루어지나 암반비탈면의 경우 지질구조 및 불연속면의 특성에 의해 안정성을 평가하게 된다. 따라서 본 검토에서는 토사와 암반 비탈면의 파괴특성 차이를 고려하여 본 계획 노선의 비탈면을 토사비탈면과 암반비탈면으로 구분하여 안정검토를 실시하였다.

7.1.2 검토내용

본 구간의 검토대상 비탈면에 대하여 현장조사 및 실내시험을 통하여 얻은 성과를 토대로 검토한 내용은 다음과 같다.

- 현장조사 적정성 분석 및 비탈면 설계정수 산정
- 실내시험 적정성 분석 및 비탈면 설계정수 산정
- 합리적인 비탈면 기울기 검토
- 비탈면 안정대책 및 보호공법 검토

7.2 검토구간 선정 및 현황

7.2.1 선정기준

파괴구간에 계획되는 비탈면 중 총량기 구간의 검토구간 선정은 일반적으로 총량기 높이가 10m 이상, 위기구간은 절취비탈면 높이가 20m 이상 되는 비탈면을 원칙으로 하였으며, 그 외 현장 조건 및 토질조건에 따른 대상은 다음의 기준에 따라 선정하였다.

232

251 ■



● 정신산지는 원삼 및 지구조에 의해 몇 개의 소산지로 구분된다. 분석자들에 남침방향의 대상으로 판단되는 나주조산맥, 북쪽 편향의 일출산 중산대(thrust)와 평행한 사이에 발달하는 일출산봉괴, 일출산층상단 및 정동향과 광산층을 통과하여 사면에 발달하는 석회(石灰)산지, 그리고 평상지 기암 일출산지에 발달하는 불면(불면)산봉괴로 나누어진다(그림 1).

● 정동향산지는 사면과 북쪽측에 정동향산맥이 전진하여 사면에 축적되는 변성지력암류의 습자기암(대포도 갈판암을 구성할 것으로 믿고 있음) 등부와 남쪽에 있는 변기암(변성암)과 변성암류에 일치(가득) 있음. 세가지 조에 의해 부동향과 남침하는 등재 및 남침의 세로로 발달하여 일치(가득) 있음.

64.2.2 시설물 점검이력

대상시설물은 2중 시설물로서 준공이후 기준에 따라 정기안전점검을 지속적으로 실시해 왔으며, 기 점검 이력사항은 다음과 같다.

【표 64.2.1】 점검이력사항

번호	기 간	구 분	주요 점검 결과	안전 등급
1	2017. 11. 13 ~ 2017. 12. 28	정기안전 점검	상주절토64 사면은 지반변형 등의 파괴징후는 확인되지 않았으나, 소단배수로 일부구간에서 균열이 발생한 것으로 조사되었으며 사면 상단부 낙석방지망 설치불량, 폐자재 적치가 조사되었다. 기 발생한 손상은 사면 안정성에 영향은 없는 것으로 판단되나, 보수 및 진전여부에 대한 주의관찰이 필요하다.	양호
2	2018. 05. 28 ~ 2018. 06. 30	정기안전 점검	상주절토64 사면은 지반변형 등의 파괴징후는 확인되지 않았으나, 소단배수로 일부구간에서 균열, 낙석방지망 설치불량, 폐자재 적치가 조사되었다. 기 발생한 손상은 사면 안정성에 영향은 없는 것으로 판단되나, 보수 및 진전여부에 대한 주의관찰이 필요하다.	양호
3	2018. 10. 23 ~ 2018. 12. 31	정기안전 점검	상주절토64 사면은 지반변형 등의 파괴징후는 확인되지 않았으나, 소단배수로 일부구간에서 균열, 낙석방지망 설치불량, 폐자재 적치가 조사되었다. 기 발생한 손상은 사면 안정성에 영향은 없는 것으로 판단되나, 보수 및 진전여부에 대한 주의관찰이 필요하다.	양호
4	2019. 03. 18 ~ 2019. 05. 28	정기안전 점검	상주절토64 사면은 지반변형 등의 파괴징후는 확인되지 않았으나, 소단배수로 일부구간에서 균열, 낙석방지망 설치불량, 폐자재 적치가 조사되었다. 기 발생한 손상은 사면 안정성에 영향은 없는 것으로 판단되나, 손상의 진전여부에 대한 주의관찰이 필요하다.	양호

64.2.3 전차 정밀안전점검 실시결과

【표 64.2.2】 전차 정밀안전점검 사항

구 분	기간	실 시 결 과	비 고
상주절토64	해당사항 없음	본 시설물은 최초정밀안전점검임	

64.2.4 기존자료

【표 64.2.3】 기존자료

구분	검토결과	비고
시설물관리대장	· 비탈면 높이 : 40.1m, 연장 : 400.0m, 경사: 45°	
시공관리자료	· 시공사 : 대림산업(주) 준공년(2017년 06월 27일) · 설계사 : (주)한국해외기술공사	
기존점검	· 최초 정밀안전점검으로 정밀안전점검 자료 없음 · 기존 정기안전점검 4회 실시함	

64.2.5 시설물 보수 이력

【표 64.2.4】 보수이력사항

NO	보수위치	내용	기간	공사비	시공자	비고
1	—	—	—	—	—	

64.2.6 시설물의 내진설계 여부 확인

【표 64.2.5】 내진설계 여부 확인

검토대상 부재	설계적용여부	결과	검토결과 요약
해당사항 없음	적용		

64.3 현장조사 및 시험

64.3.1 현황 및 특성

대상시설물에 대한 자료수집 및 현장조사결과를 통해 확인된 일반현황 및 사면특성, 분류 및 구간분할 결과는 다음과 같다.

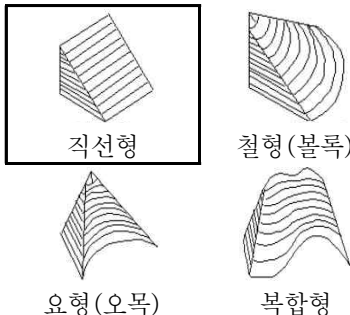
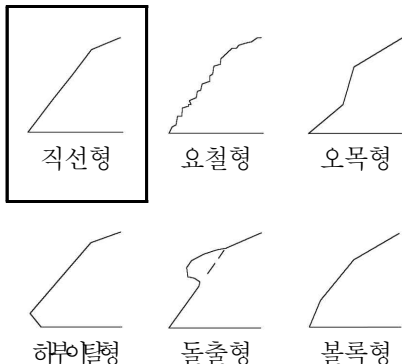
가. 일반현황 조사결과

【표 64.3.1】 일반현황 조사결과

조사일자	2019. 11. 25.	조 사 자	장 진 원
일 기	맑음	준공년도	2017년 06월 27일
행정구역	경상북도 영천시 고경면 대성리		
위 경 도	시점 : 35° 18′ 17.0″ 127° 48′ 33.0″		
	종점 : 35° 18′ 24.0″ 127° 48′ 20.0″		
절토사면	길 이 : 400m		높 이 : 40.1m
	경 사/경사방향 : 45/234		
	구성물질 : 암반		토층심도 : 약 1.0~5.0m
	소 단 : 4		
낙석/뜯돌	낙석 존재유무 : 없음		낙석의 양 : -
	낙석 평균크기 : - 낙석 최대크기 : -		
	뜯돌 존재유무 : 없음		뜯돌의 양 : -
	뜯돌 평균크기 : - 뜯돌 최대크기 : -		
절토사면 시공현황	종 류	위 치	상 태
	산마루 측구	89.588~89.628k	양호
	소단배수로	89.628~89.948k	균열
	수직도수로	89.868k	양호
	낙석방지울타리	89.608~89.968k	양호
	숏크리트	89.868k, 89.928k	양호
	점검용 계단	89.588~89.628k, 89.748k, 89.908k	양호
붕괴이력	유 형	규 모	위 치
기 타	.		

나. 사면특성 조사결과

【표 64.3.2】 사면특성 조사결과

주변지형의 특성	주변 지형		산악지형			
	종단면 형상					
	기타 특징		-			
절토사면의 특성	중 횡 단 면			중 단 면 특 성		
상부 자연비탈면	경 사 도		0~10°			
	인장균열		무			
	포행흔적		무			
	수목의 기울어짐		무			
	인공구조물		무			
	산마루측구		유			
	계곡부		1개소			
식 생	① 종 류		초 본	관 목	침 엽 수	활 엽 수
	② 밀 도		하	하	-	-
	③ 근계특징		천근성 (O), 심근성 ()			

다. 사면 구간분할 결과

본 사면은 연장이 400m로써, 사면의 구간분할 기준인

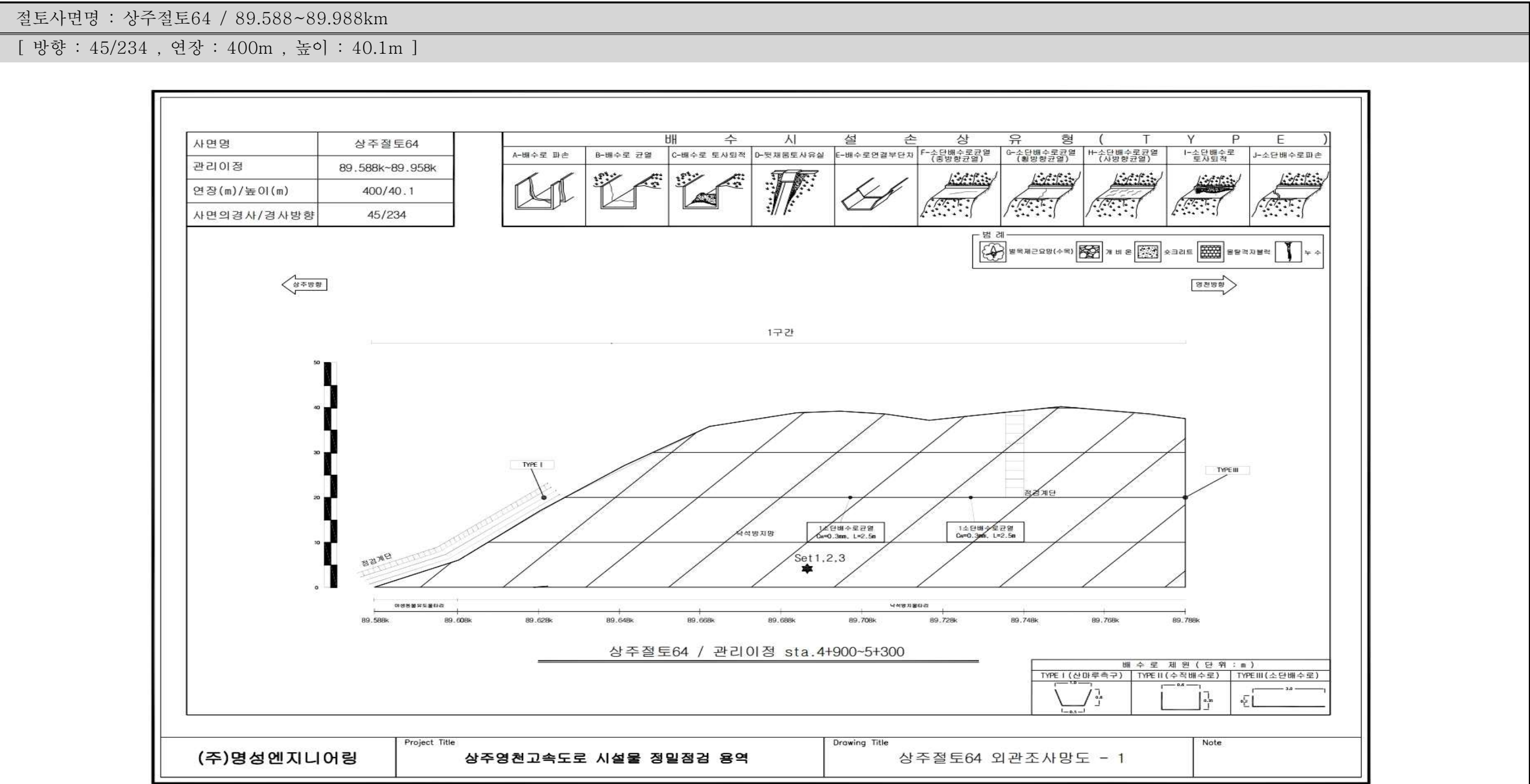
- 1) 사면의 구성재료가 변화할 경우
- 2) 사면의 경사가 10° 이상으로 변할 경우
- 3) 사면의 구성재료와 표준경사가 맞지 않을 경우
- 4) 사면의 경사방향이 40° 이상 변화할 경우
- 5) 동일 구간의 연장이 200m 이상일 경우

위 기준에 의해, 2개구간으로 구분하여 외관조사 및 상태평가를 실시하였다.

【표 64.3.3】 구간분할 결과

구 분	측 점	비 고
1구간	89.588~89.788km	200m
2구간	89.788~89.988km	200m

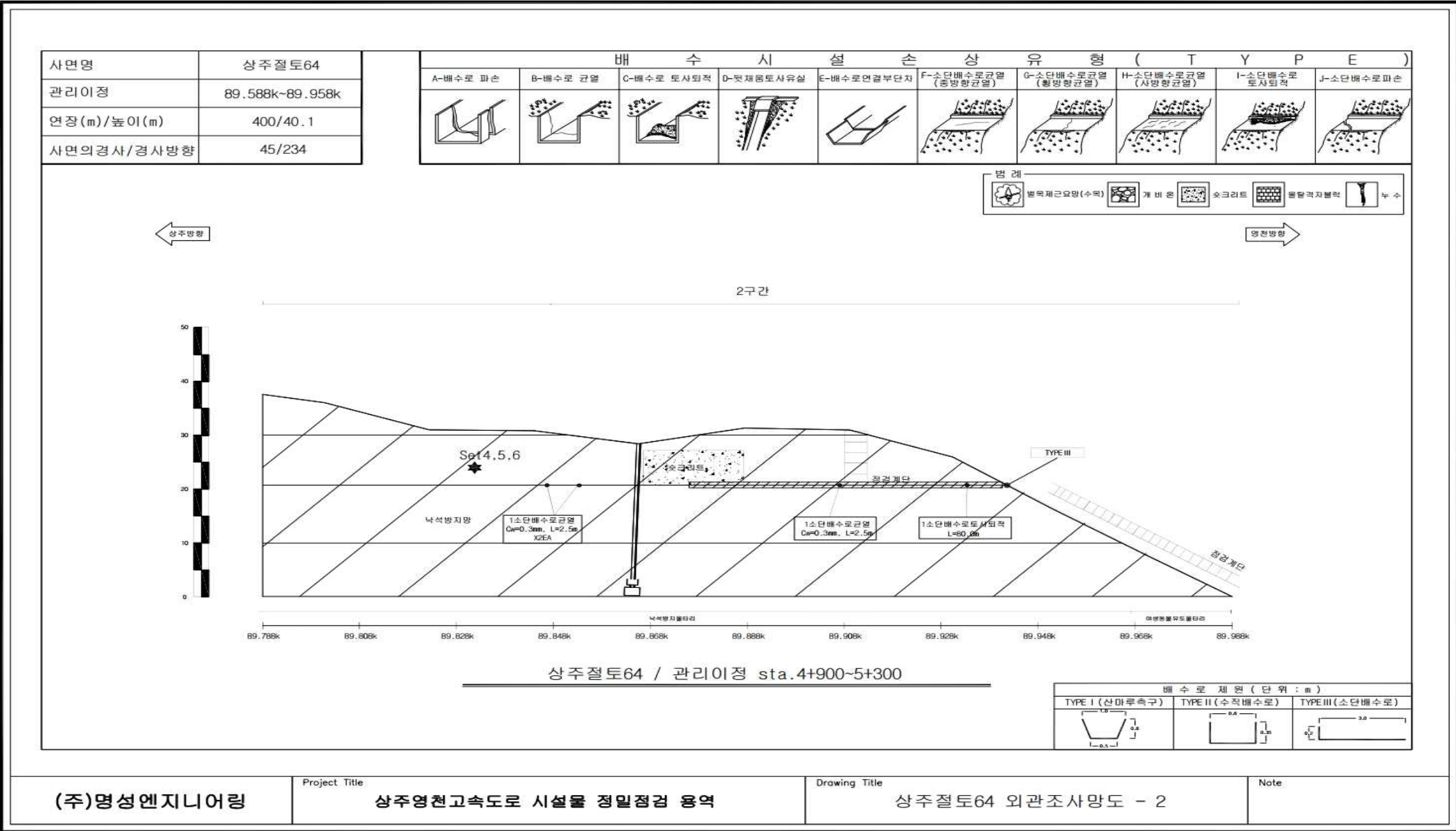
64.3.2 외관조사 결과 현황도(Face Map)



Bieniawski의 RMR 분류												No.	Set 1	Set 2	Set 3	Set 4	Set 5	Set 6	Set 7	Set 8	Set 9
간격(m)		연장(m)		틈새(mm)		거칠기		충전물(mm)		풍화도		방향	18/220	70/075	72/102	70/075	82/003	15/048			
> 2		20		< 1		6		tight		6		간격	10	10	10	10	10	10			
0.6~2		15		1~3		4		< 0.1		5		연장	2	2	2	2	2	2			
0.2~0.6		10		3~10		2		0.1~1		4		틈새	5	5	5	5	5	5			
0.06~0.2		8		10~20		1		1~5		1		거칠기	3	3	3	3	3	3			
< 0.06		5		> 20		0		> 5		0		충전물	4	4	4	4	4	4			
												풍화도	1	1	1	1	1	1			

절토사면명 : 상주절토64 / 89.588~89.988km

[방향 : 45/234 , 연장 : 400m , 높이 : 40.1m]



Bieniawski의 RMR 분류												No.	Set 1	Set 2	Set 3	Set 4	Set 5	Set 6	Set 7	Set 8	Set 9
												방향	18/220	70/075	72/102	70/075	82/003	15/048			
간격(m)		연장(m)		틈새(mm)		거칠기		충전물(mm)		풍화도		간격	10	10	10	10	10	10			
> 2	20	< 1	6	tight	6	매우 거칠	6	void		6	Fresh	6	연장	2	2	2	2	2	2		
0.6~2	15	1~3	4	< 0.1	5	거칠	5	hard	< 5	4	S.W.	5	틈새	5	5	5	5	5	5		
0.2~0.6	10	3~10	2	0.1~1	4	약간 거칠	3		> 5	2	M.W.	3	거칠기	3	3	3	3	3	3		
0.06~0.2	8	10~20	1	1~5	1	매끄러움	1	soft	< 5	2	H.W.	1	충전물	4	4	4	4	4	4		
< 0.06	5	> 20	0	> 5	0	경면화	0		> 5	0	C.W.	0	풍화도	1	1	1	1	1	1		

64.3.3 외관조사 결과

가. 상부자연사면

1) 현황

상부 자연사면은 사면 0~10° 의 경사로 되어 있으며, 풍화토 및 퇴적토가 존재하고, 관목이 서식하고 있다.



【그림 64.3.1】 상부자연사면 전경

2) 조사결과

- 상부자연사면은 전반적으로 양호하다.
- 계곡부가 1개소 조사되었고, 하절기 강우시 주의관찰이 요망된다.

구 분	손상내용	수량	비고
1구간	상태양호	—	
2구간	상태양호	—	

나. 사면 및 사면하부

1) 현황

사면에 낙석방지망이 시공되어 있으며, 노출암에서 확인할 수 있는 암반의 풍화등급은 약한풍화(SW)~심한풍화(HW) 정도이다.



【그림 64.3.2】 사면 전경

2) 조사결과

- 현장조사 결과, 전반적으로 양호한 상태이다.
- 일부 노출암 구간은 낙석방지망 및 낙석방지울타리가 설치되어 안전성에는 문제가 없으나, 공용기간이 증가할수록 우수 및 동결융해작용으로 풍화가 진행될 수 있으므로, 주기적인 주의관찰이 요망된다.

구 분	손상내용	수량	비고
1구간	상태양호	—	
2구간	상태양호	—	

다. 배수시설

1) 현황

대상 사면의 배수시설은 소단배수로 및 산마루측구, 수직도수로가 시공되어 있다.



【그림 64.3.3】 배수시설 전경

2) 조사결과

- 배수시설의 배수기능에 큰 문제는 없는 것으로 조사되었다.
- 배수시설에 대한 점검결과, 소단배수로 균열이 일부 조사되었다.

구 분	손상내용	수량	비고
1구간	소단배수로 균열	L=5.0m, 2EA	
2구간	소단배수로 균열	L=7.5m, 3EA	



현 황	89.748K 소단배수로 균열	현 황	89.858K 소단배수로 균열
원 인	건조수축, 우수유입, 열화	원 인	건조수축, 우수유입, 열화
대 책	균열보수	대 책	균열보수

라. 사면보호/보강시설

1) 현황

대상 사면 내에는 점검계단, 낙석방지망, 낙석방지울타리, 슛크리트가 설치되어 있는 것으로 확인되었다.



【그림 64.3.4】 보호/보강시설 전경

2) 조사결과

- 사면보호/보강시설은 기능발휘에 큰 문제가 없는 것으로 조사되었다.

구 분	손상내용	수량	비고
1구간	상태양호	—	
2구간	상태양호	—	

64.3.4 현장조사 결과 요약

가. 결과요약

【표 64.3.4】외관조사 결과 요약

구 분	점검 결과	보수·보강 방안
사면부	상태양호	—
배수시설	소단배수로 균열	균열보수
상부 자연사면	상태양호	—
보강시설	상태양호	—
결과요약	사면 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. 일부 노출암 구간은 낙석방지망 및 낙석방지울타리가 설치되어 안전성에는 문제가 없으나, 공용기간이 증가할수록 우수 및 동결융해작용으로 풍화가 진행될 수 있으므로, 주기적인 주의관찰이 요망된다. 소단배수로 균열이 일부 조사되었으나, 배수기능에 큰 문제는 없는 것으로 조사되었다. 사면보호/보강시설은 기능발휘에 큰 문제가 없는 것으로 조사되었다.	

【표 64.3.5】손상내용 총괄표

구 분	손상 내용	단위	물량	개소	비고
사면부	상태양호	—	—	—	
배수시설	소단배수로 균열	m	12.5	5	
상부자연사면	상태양호	—	—	—	
보강시설	상태양호	—	—	—	

나. 이전 정밀안전점검과의 비교

본 시설물의 금회 실시하는 점검이 최초 정밀안전점검이다.

【표 64.3.6】 전차대비 손상수량 증감표

구 분	손상 내용	단위	전회	금회	증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	물량		
사면부	상태양호	—	—	—	—	
배수시설	소단배수로 균열	m	—	12.5	▲12.5	
상부자연사면	상태양호	—	—	—	—	
보강시설	상태양호	—	—	—	—	

64.3.5 재료시험 결과

가. 시험결과

본 사면에 대하여 암반용 슈미트해머를 이용한 강도조사를 실시하였으며, 시험결과는 다음과 같다.

【표 64.3.7】 반발경도시험 결과

시험위치	반발경도(Ro)	추정강도(MPa)	암 판정 결과	실시 전경
89.668km	47.7	84.3	보통암	
89.848km	49.4	90.9	보통암	
—	—	—	—	
검토의견	· 암반용 슈미트해머에 의한 강도 측정결과, 반발경도는 47.7~49.4로 측정되었으며, 추정강도 84.3~90.9MPa로 보통암으로 판정되어 암반의 강도는 양호한 것으로 판단된다.			

나. 이전 정밀점검과의 비교

본 시설물의 금회 실시하는 점검이 최초 정밀안전점검이다.

【표 64.3.8】 이전 정밀안전점검과의 비교

구 분	위 치	반발경도(Ro)	추정강도(MPa)	암 판정 결과
초기점검	—	—	—	—
금회	89.668km	47.7	84.3	보통암
	89.848km	49.4	90.9	보통암

64.3.6 불연속면 조사 결과

가. 측정현황

금회 구간분할 및 조사위치 선정에 따라 구간별 불연속면에 대해 조사를 실시하였으며, 조사결과는 다음과 같다.



【그림 64.3.5】 불연속면 측정 현황

나. 측정결과

【표 64.3.9】 1구간 불연속면조사 결과표

구 분	1구간		
	Set 1	Set 2	Set 3
방향성	18/220	70/075	72/102
간격(m)	0.2~0.6	0.2~0.6	0.2~0.6
연장성(m)	3.0~10.0	3.0~10.0	3.0~10.0
틈새(mm)	0.1mm 미만	0.1mm 미만	0.1mm 미만
거칠기	약간 거칠음	약간 거칠음	약간 거칠음
충진물질	딱딱함, 5mm미만	딱딱함, 5mm미만	딱딱함, 5mm미만
풍화도	HW	HW	HW

【표 64.3.10】 2구간 불연속면조사 결과표

구 분	2구간		
	Set 4	Set 5	Set 6
방향성	70/075	82/003	15/048
간격(m)	0.2~0.6	0.2~0.6	0.2~0.6
연장성(m)	3.0~10.0	3.0~10.0	3.0~10.0
틈새(mm)	0.1mm 미만	0.1mm 미만	0.1mm 미만
거칠기	약간 거칠음	약간 거칠음	약간 거칠음
충진물질	딱딱함, 5mm미만	딱딱함, 5mm미만	딱딱함, 5mm미만
풍화도	HW	HW	HW

64.4 상태평가

64.4.1 사면분류 및 구간분할

가. 구간분할

본 사면은 연장 400m의 사면으로서, 외관조사시 실시한 구간분할과 동일하게 2구간으로 분할하여 손상상태 및 파괴요인에 대한 평가를 실시하였다. 사면분류를 위해 특성조사를 실시한 위치는 외관조사결과현황도(Face Map)에 Set1~6으로 표기하였다.

【표 64.4.1】 사면분할 현황

구분	측점	연장	사면상태	비고
1구간	89.588~89.788km	200m	암반사면	Set1, Set2, Set3
2구간	89.788~89.988km	200m	암반사면	Set4, Set5, Set6

나. 지반특성에 따른 사면분류

대상 시설물의 조사결과 및 현황을 토대로 “시설물의 안전 및 유지관리 실시 세부지침-절토사면 (2019.01, 한국시설전공단)”의 기준에 따라 분류한 결과를 다음 [표 64.4.2]에 수록하였다.

토층심도 깊이측정을 위한 자료는 준공도서 및 초기점검보고서를 참고하여 작성하였고, 블록크기 측정을 위한 절리간격은 불연속면 조사시 절리군의 평균 간격을 측정하였다.

【표 64.4.2】 비탈면 분류결과

(MPa=10.2kg/cm²)

구 분		분류기준	평가점수	비탈면종류	
				세부분류	종합분류
1구간	토층심도율	0.4	$\frac{Soil\ depth}{Slope\ height} = \frac{5.0}{40.1} = 0.12$ 로 0.4미만	암반사면	파쇄 암반사면
	압축강도	10MPa	반발경도측정결과 84.3~90.9MPa으로 10MPa이상	파쇄암반 절리암반	
	블록크기	0.01	$\frac{Block\ size\ \in\ dex}{Slope\ height} = \frac{0.3}{40.1} = 0.007$ 로 0.01이하	파쇄암반	
2구간	토층심도율	0.4	$\frac{Soil\ depth}{Slope\ height} = \frac{4.0}{38.0} = 0.11$ 로 0.4미만	암반사면	파쇄 암반사면
	압축강도	10MPa	반발경도측정결과 84.3~90.9MPa으로 10MPa이상	파쇄암반 절리암반	
	블록크기	0.01	$\frac{Block\ size\ \in\ dex}{Slope\ height} = \frac{0.25}{38.0} = 0.006$ 로 0.01이하	파쇄암반	

64.4.2 상태평가 결과

가. 1구간 상태평가 조사결과표

【표 64.4.3】 사면 손상상태 조사결과표 (1구간)

시설물명	상주절토64		표번호	[표 64.4.3]	
조사영역번호	1구간		조사영역 위치	89.588~89.788km	
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	2019. 11. 25		조사자	장 진 원	

【표 64.4.4】 사면 파괴요인 조사결과표 (1구간)

시설물명	상주절토64		표번호	[표 64.4.4]		
조사영역 번호	1구간		조사영역 위치	89.588~89.788km		
1. 지반상태						
일련번호	구 분		상 태	상태점수	비고	
1-5	파쇄암반	절리간격	0.2~0.6m	3		
1-6		저면경사	18°	2		
1-7		절리상태	보통	3		
2. 사면형상						
1-8	파쇄암반	사면의 경사	45°	2		
3. 자연적 외부요인						
1-9	강우 및 지하수	1일 강우량	121.5mm(영천, 10월 2일)	5	5	
		지하수위	—	—		
4. 인위적 외부요인						
1-10	파쇄암반	절취상태	좋음	1		
1-11	배수조건		양호	1		
1-12	보호/보강상태		양호함	0		
조사일시	2019. 11. 25		조사자	장 진 원		

나. 2구간 상태평가 조사결과표

【표 64.4.5】 사면 손상상태 조사결과표 (2구간)

시설물명	상주절토64		표번호	[표 64.4.5]	
조사영역번호	2구간		조사영역 위치	89.788~89.988km	
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	2019. 11. 25		조사자	장 진 원	

【표 64.4.6】 사면 파괴요인 조사결과표 (2구간)

시설물명	상주절토64		표번호	[표 64.4.6]		
조사영역 번호	2구간		조사영역 위치	89.788~89.988km		
1. 지반상태						
일련번호	구 분		상 태	상태점수	비고	
1-5	파쇄암반	절리간격	0.2~0.6m	3		
1-6		저면경사	15°	2		
1-7		절리상태	보통	3		
2. 사면형상						
1-8	파쇄암반	사면의 경사	45°	2		
3. 자연적 외부요인						
1-9	강우 및 지하수	1일 강우량	121.5mm(영천, 10월 2일)	5	5	
		지하수위	—	—		
4. 인위적 외부요인						
1-10	파쇄암반	절취상태	좋음	1		
1-11	배수조건		양호	1		
1-12	보호/보강상태		양호함	0		
조사일시	2019. 11. 25		조사자	장 진 원		

다. 상태평가결과 산정표

대상 사면은 1, 2구간은 파쇄암반사면으로 판정되었으며, 평가기준에 따른 결함지수는 0.22로서 평가결과는 “B” 로 산정되었다.

평가결과에 가장 주된 인자는 1일 강우량, 절리상태로 해당사항에 대해서는 중점관리가 필요할 것으로 판단된다.

【표 64.4.7】 상태평가결과 산정표(1구간)

시설물명			상주절토64				표번호
근거표번호			[표 64.4.3], [표 64.4.4]				[표 64.4.7]
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 절리간격	3	c	17	f2=0.33	c
		⑥ 저면경사	2	c			
		⑦ 절리상태	3	c			
	사면형상	⑧ 사면의 경사	2	b			
	자연요인	⑨ 강우 및 지하수	5	d			
	인위요인	⑩ 절취상태	1	b			
		⑪ 배수조건	1	b			
		⑫ 보호/보강 상태	0	a			
합계(Σ)					17	F=0.22	B
상태평가결과		○ 손상상태지수(f1) : 0 / 24 = 0.00 ○ 파괴요인지수(f2) : 17 / 52 = 0.33 ○ 상태평가등급(F) : 17 / 76 = 0.22					

【표 64.4.8】 상태평가결과 산정표(2구간)

시설물명			상주절토64				표번호
근거표번호			[표 64.4.5], [표 64.4.6]				[표 64.4.8]
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 절리간격	3	c	17	f2=0.33	c
		⑥ 저면경사	2	c			
		⑦ 절리상태	3	c			
	사면형상	⑧ 사면의 경사	2	b			
	자연요인	⑨ 강우 및 지하수	5	d			
	인위요인	⑩ 절취상태	1	b			
		⑪ 배수조건	1	b			
		⑫ 보호/보강 상태	0	a			
합계(Σ)					17	F=0.22	B
상태평가결과		○ 손상상태지수(f1) : 0 / 24 = 0.00 ○ 파괴요인지수(f2) : 17 / 52 = 0.33 ○ 상태평가등급(F) : 17 / 76 = 0.22					

【표 64.4.9】 상태평가결과(총괄)

구 분	1구간		2구간		구간별평가결과(Min)	
	결함지수	등급	결함지수	등급	결함지수	등급
상주절토64	0.22	B	0.22	B	0.22	B

라. 이전 정밀안전점검과의 비교

본 시설물의 금회 실시하는 점검이 최초 정밀안전점검이다.

초기점검과 비교시 강우량에 대해 상태점수가 추가되어 지수상향으로 등급이 B로 하락하였다.

【표 64.4.10】 이전 정밀안전점검과의 비교

구 분	결함지수	등급	비 교
초기점검	0.118	A	
금회	0.22	B	

64.5 종합평가 및 안전등급 지정

64.5.1 종합평가 결과

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

【표 64.5.1】 절토사면의 종합평가 결과

절토사면 종합평가 결과 산정표					
시설물명		상주절토64		표 번 호	【표 64.5.1】
평가구분		결함지수	평가결과	비 고	
상태 평가	1구간	0.22	B	근거표번호	【표 64.4.7】
	2구간	0.22	B		【표 64.4.8】
	－	－	－	－	－
안전성평가		해당없음			
종합평가		0.22	B	최저등급 적용	
종합평가결과		절토사면의 종합평가 결과 : B			

64.5.2 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 64.5.2】 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 위험이 있어 즉각 사용을 금지하고 보강 또는 개축을 하여야 하는 상태

64.6 보수·보강 및 유지관리방안

64.6.1 보수·보강 방안

대상 시설물의 손상별 보수방안, 개략공사비는 다음과 같다.

【표 64.6.1】 손상별 보수·보강 방안 및 개략공사비

구분	손상내용	보수방안	손상 물량	보수 물량	단위	단가 (천원)	개략공사비 (천원)	우선 순위
사면부	상태양호	—	—	—	—	—	—	—
배수시설	소단배수로 균열	주입보수	12.5	18.75	m	70	1,313	1
상부자연사면	상태양호	—	—	—	—	—	—	—
보강시설	상태양호	—	—	—	—	—	—	—
개략공사비 (천원)	구 분	1순위		2순위		3순위		
	순공사비	1,313		0		0		
	재경비 (순공사비의 50%)	657		0		0		
	합계	1,970		0		0		
개략공사비 총계(천원)		1,970						

주1) 보수물량은 손상물량에 50%를 할증하였음.

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

64.6.2 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 64.6.2】 사면 중점유지관리 항목

구 분	중점유지관리 사항	현황 사진
사 면 부	• 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 구간 → 균열부에 대한 보수가 필요하며, 보수후에도 재손상 발생에 대한 주기적인 점검을 실시하는 유지관리가 필요	
보호 시설	• 점검계단 식생 → 원활한 점검 및 유지관리를 위해 식생에 대한 정비가 필요	

64.7 종합결론

64.7.1 정밀점검 결과 요약

- 외관조사 결과, 사면 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. 일부 노출암 구간은 낙석방지망 및 낙석방지울타리가 설치되어 안전성에는 문제가 없으나, 공용공간이 증가할수록 우수 및 동결융해작용으로 풍화가 진행될 수 있으므로, 주기적인 주의관찰이 요망된다. 소단배수로 균열이 일부 조사되었으나, 배수기능에 큰 문제는 없는 것으로 조사되었다. 사면보호/보강시설은 기능발휘에 큰 문제가 없는 것으로 조사되었다.
- 암반용 슈미트해머에 의한 강도 측정결과, 반발경도는 47.7~49.4으로서 추정강도 84.3~90.9MPa로 보통암으로 판정되어 암반의 강도는 양호한 것으로 판단된다.
- 대상 사면은 1, 2구간은 파쇄암반사면으로 판정되었으며, 평가기준에 따른 결함지수는 0.22로서 평가결과는 “B”로 산정되었다. 평가결과에 가장 주된 인자는 1일 강우량, 절리상태로 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.

64.7.2 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.

64.7.3 유지관리 시 특별한 관리가 요구되는 사항

- 점검계단 식생에 대해서는 정비를 실시하는 유지관리가 필요하다.

64.7.4 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.