

34. 도림천교

34.1 시설물 개요

34.2 자료수집 및 분석

34.3 현장조사

34.4 콘크리트 내구성조사

34.5 상태평가

34.6 종합평가 및 안전등급 지정

34.7 보수·보강 및 유지관리 방안

34.8 종합결론

34. 도림천교

34.1 시설물의 개요

본 시설물은 경상북도 영천시 도림동 1098-1(상주영천고속도로 80.169~80.349km)에 위치한 교량으로서 총 연장 180.0m, 폭 24.3m, 왕복 4차로로 시공되어 있다.

34.1.1 일반사항

【표 34.1.1】 도림천교 일반사항

구 분		내 용		구 분		내 용	
시설물번호		BR2017-0000278		관리번호		SY BR.34	
시설물위치		경상북도 영천시 도림동 1098-1		준공년월일		2017. 06. 27	
관리이정		80.169~80.349km		공사이정		4.811~4.991km	
설계하중		DB-24/DL-24		노 선 명		고속국도 301호선	
제원	연장	L=180.0m, (4@45m=180m)					
	폭	B=24.3m, 4차로					
구조 형식	상부	DR GIRDER		기초 형식	교대	말뚝기초	
	하부	교대 : 역T형, 교각 : T형			교각	직접기초	
교량받침		탄성고무받침		신축이음		모노셀, 핑거	
교차시설물		도림천		통과높이		-	
부착시설내용		-					
시 공 자		두산건설(주)		관리주체		상주영천고속도로(주)	

34.1.2 위치도 및 전경사진

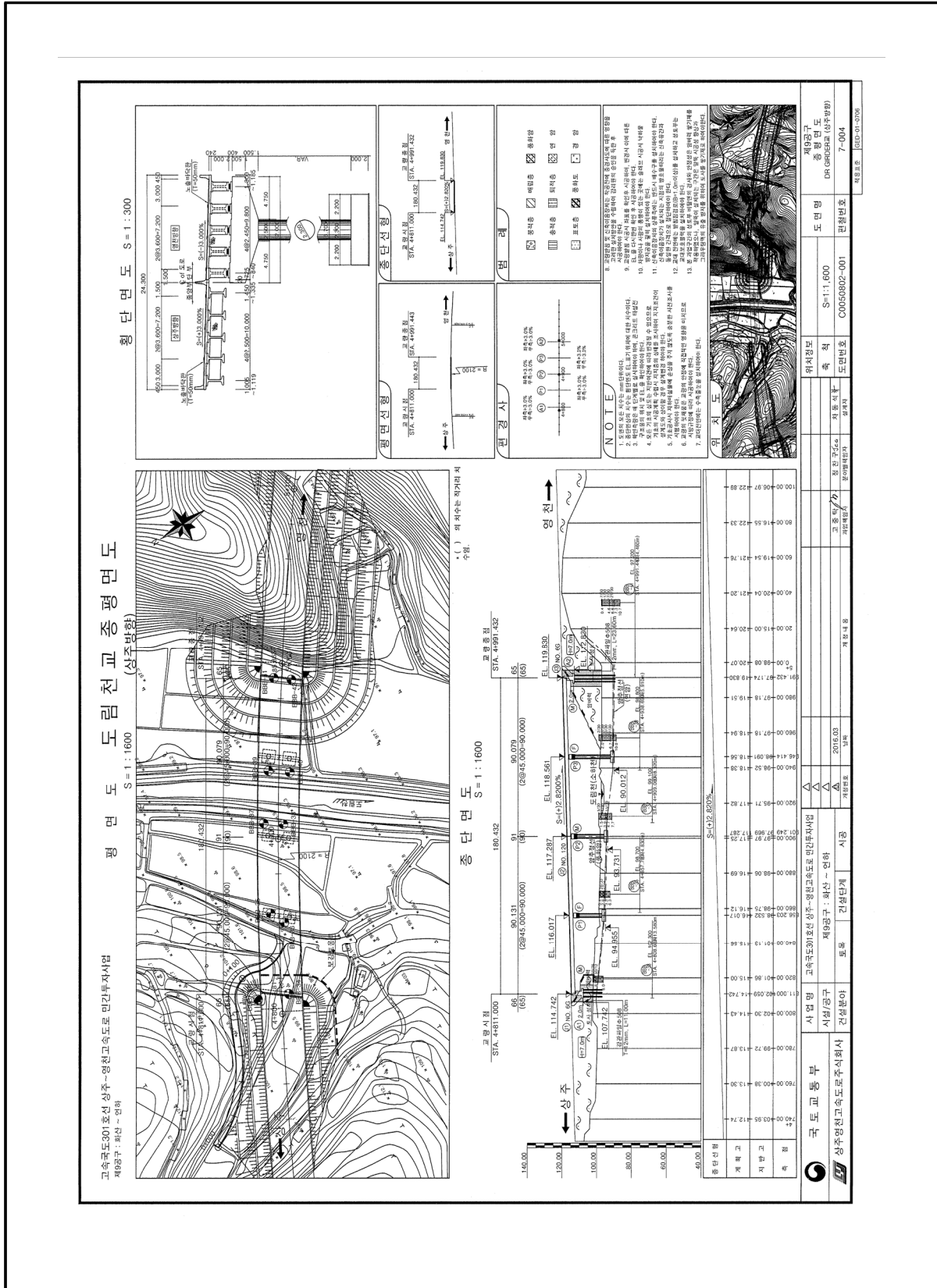


【그림 34.1.1】 위치도

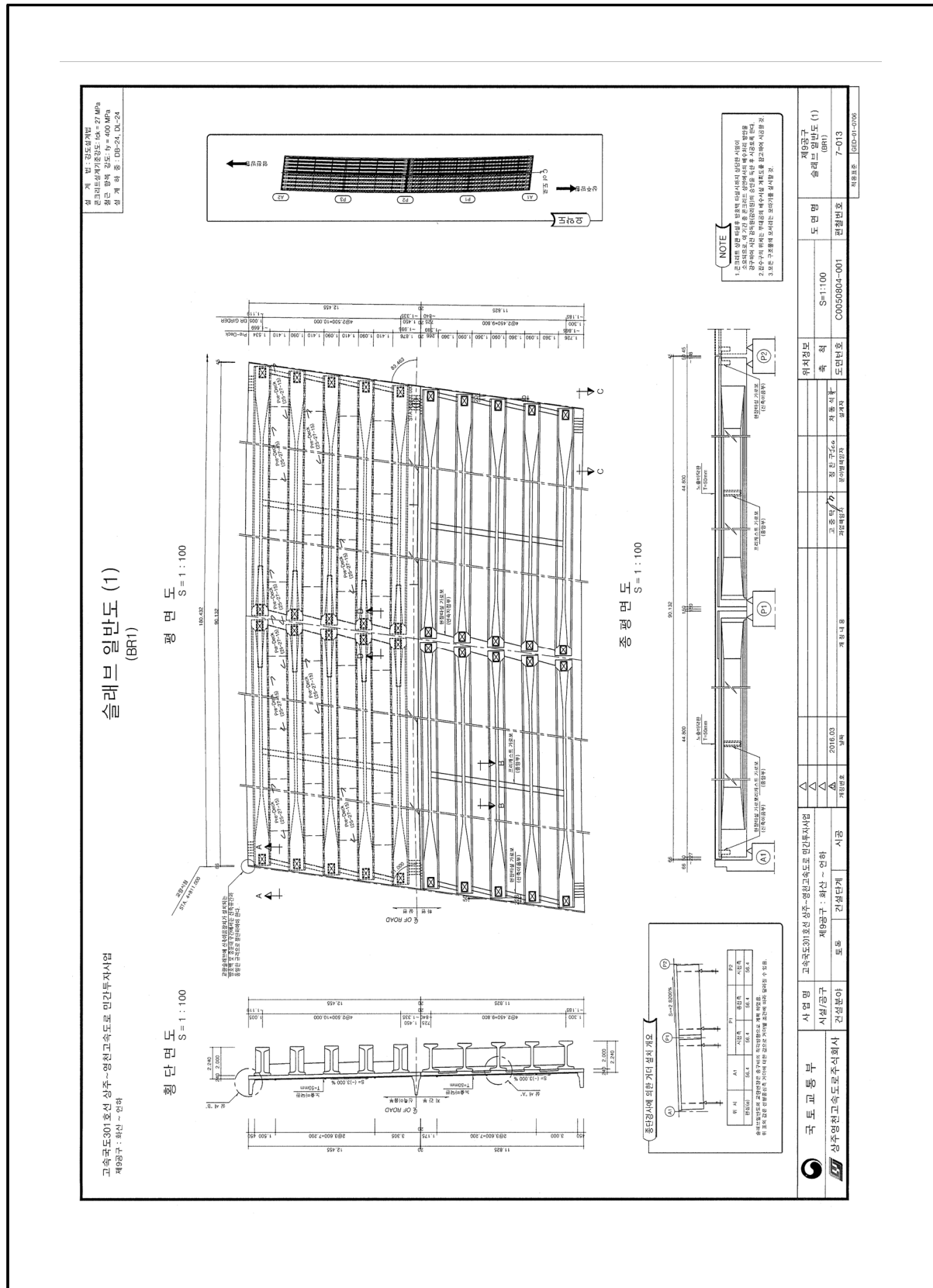
	
교면포장 전경	신축이음 전경
	
바닥판하면 전경	교량받침 전경
	
교대 전경	교각 전경

【그림 34.1.2】 부재별 현황

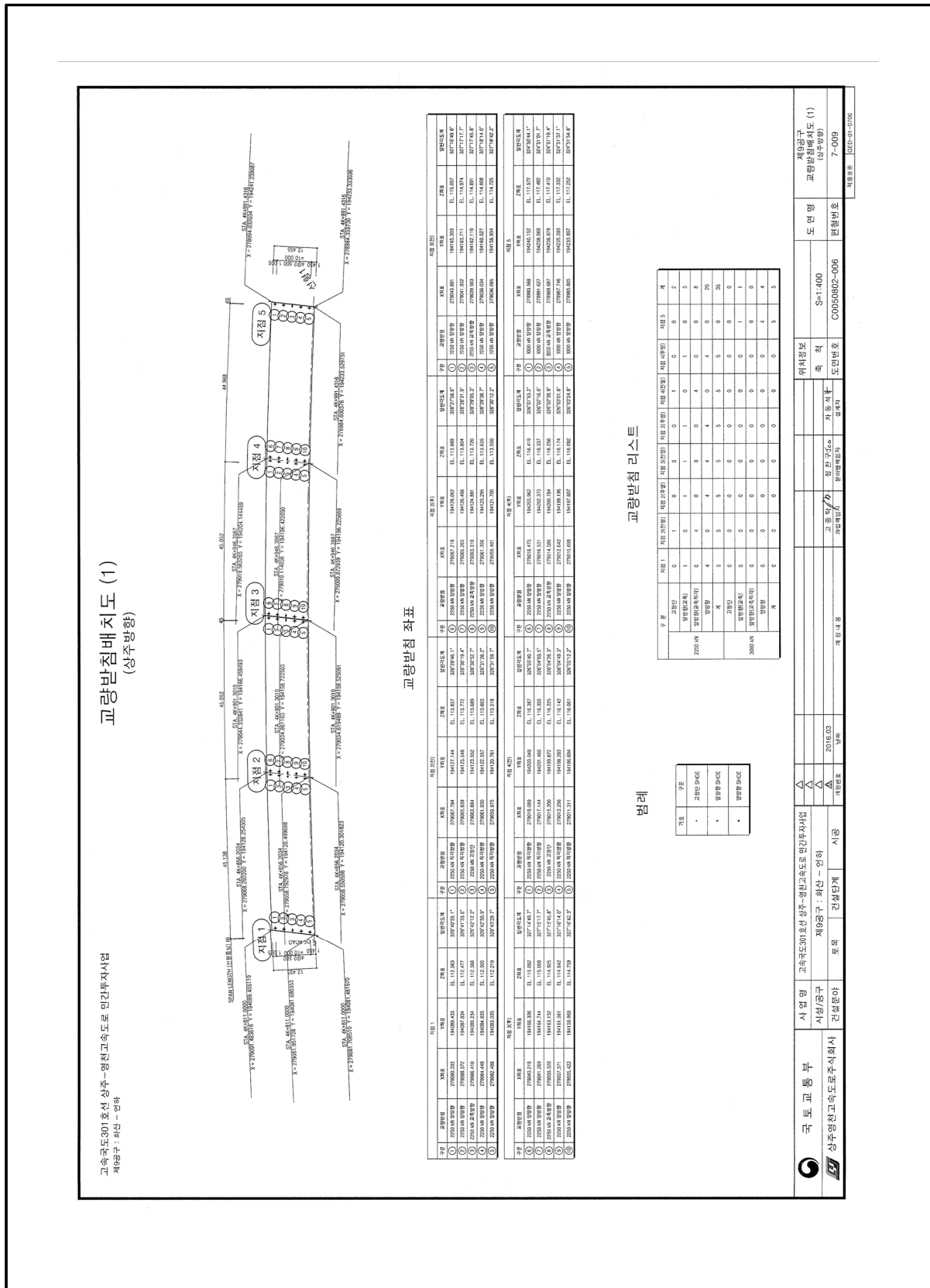
34.1.3 시설물 일반도



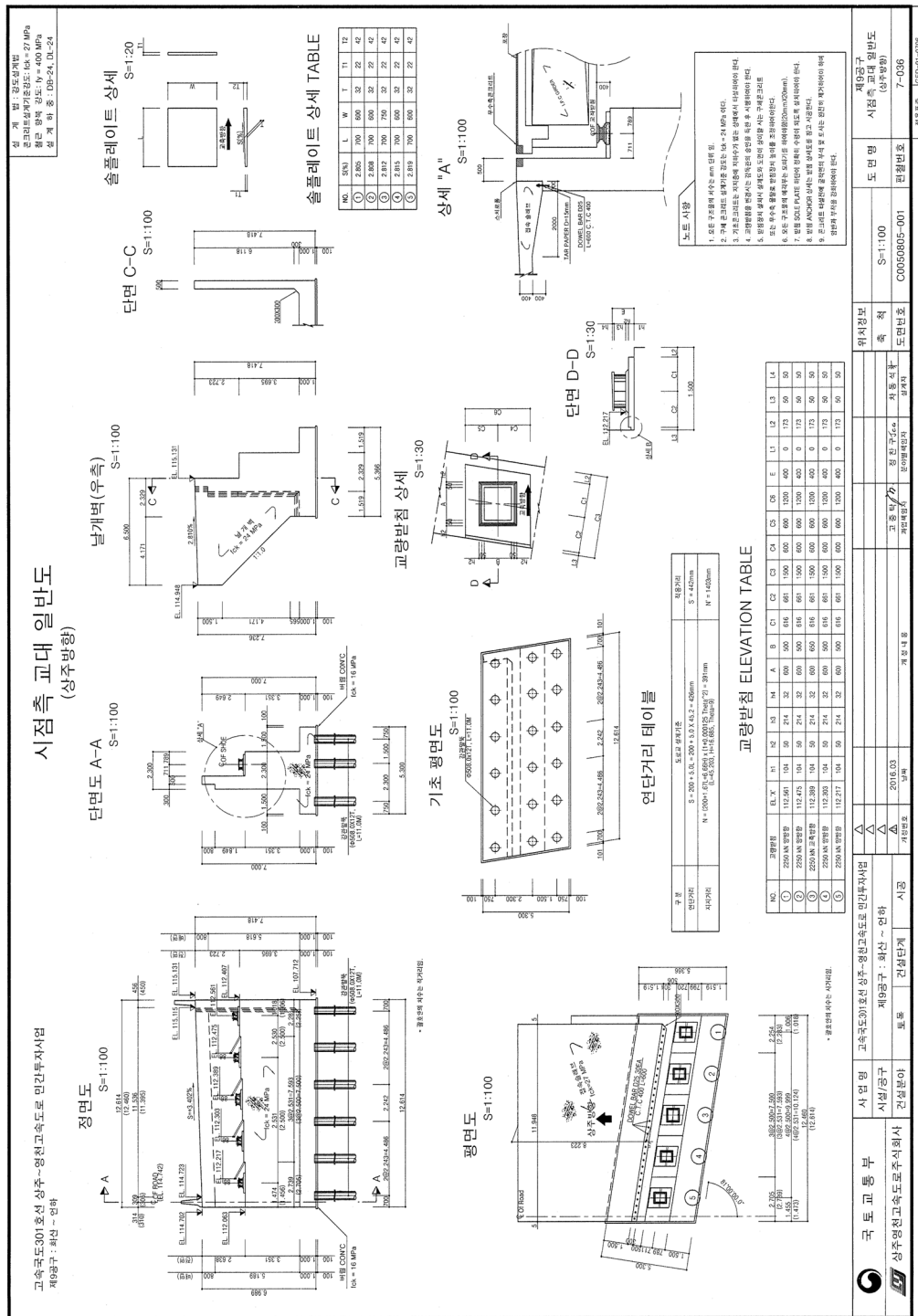
【그림 34.1.3】 평면 및 종단면도



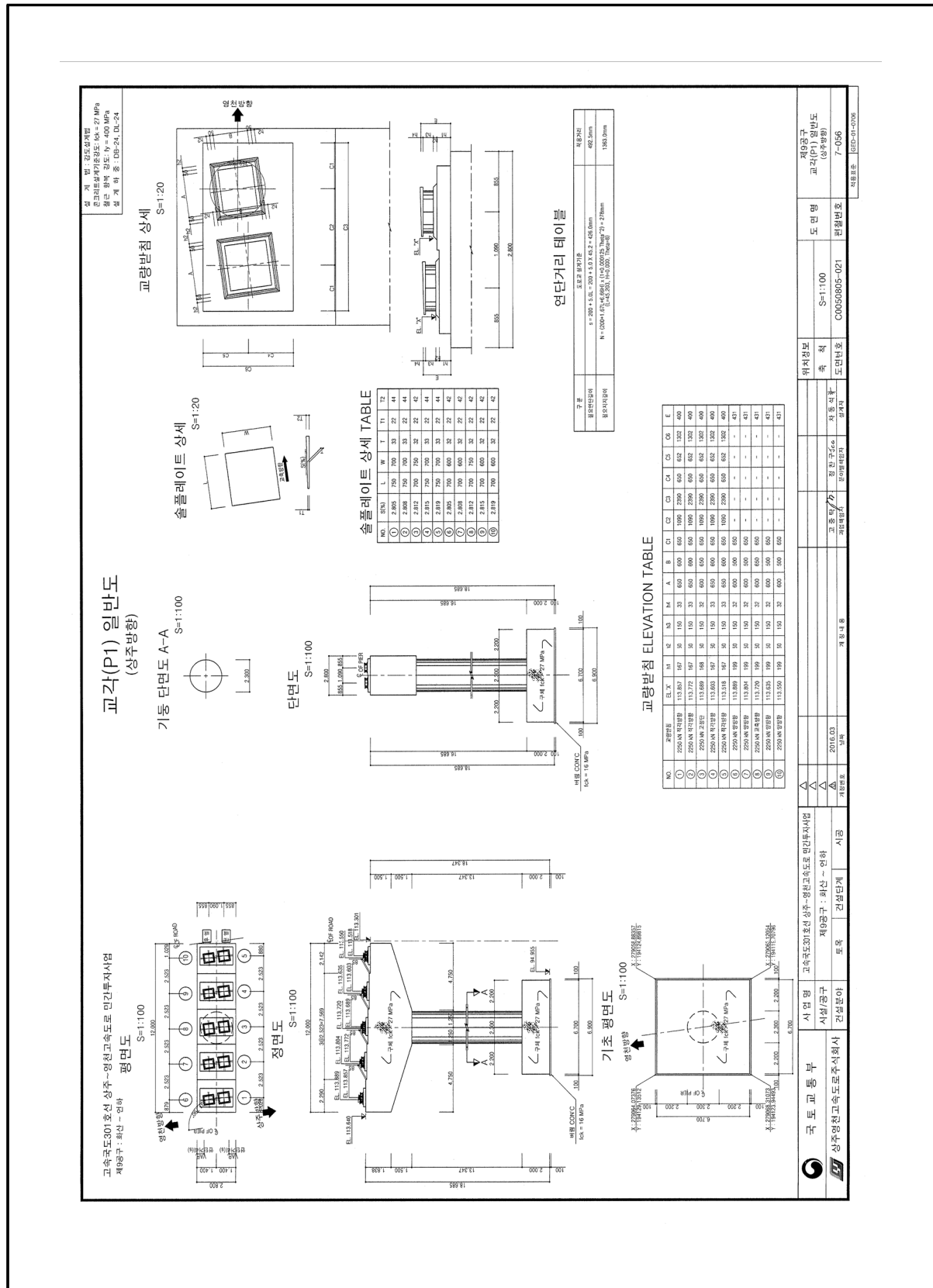
【그림 34.1.4】 슬래브 일반도



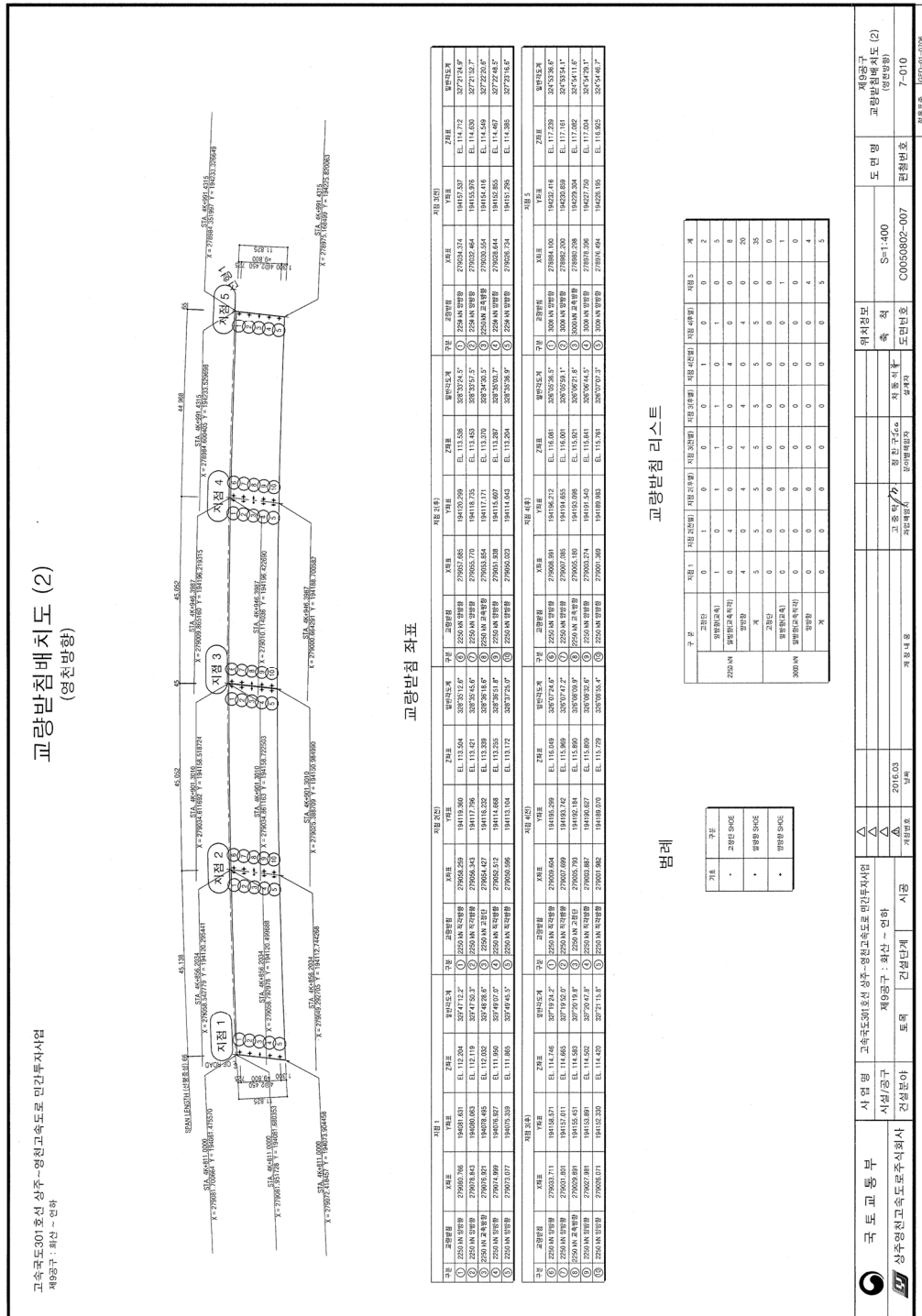
【그림 34.1.5】 교량받침 배치도(상주방향)



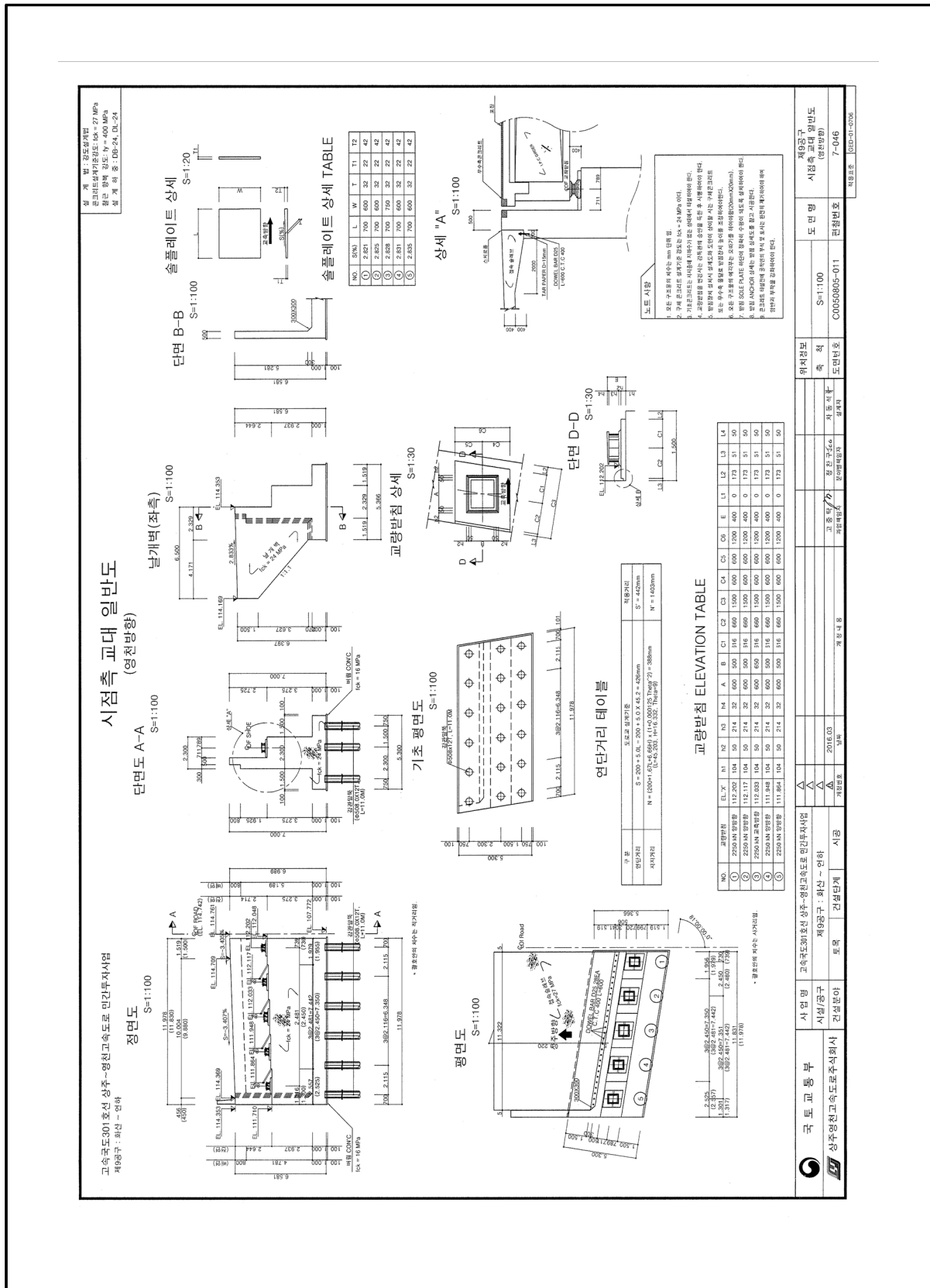
【그림 34.1.6】 교대 일반도(상주방향)



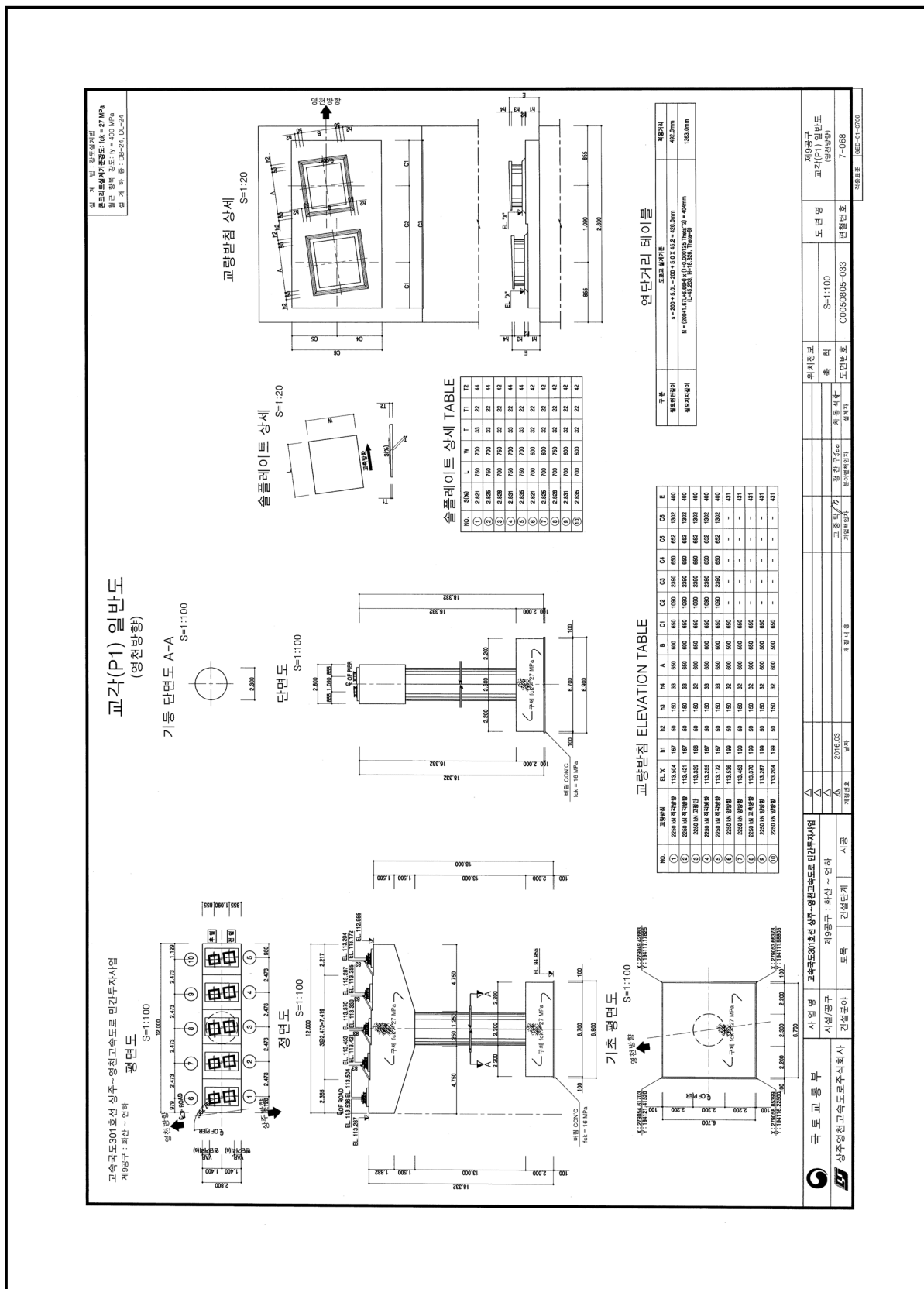
【그림 34.1.7】 교각 일반도(상주방향)



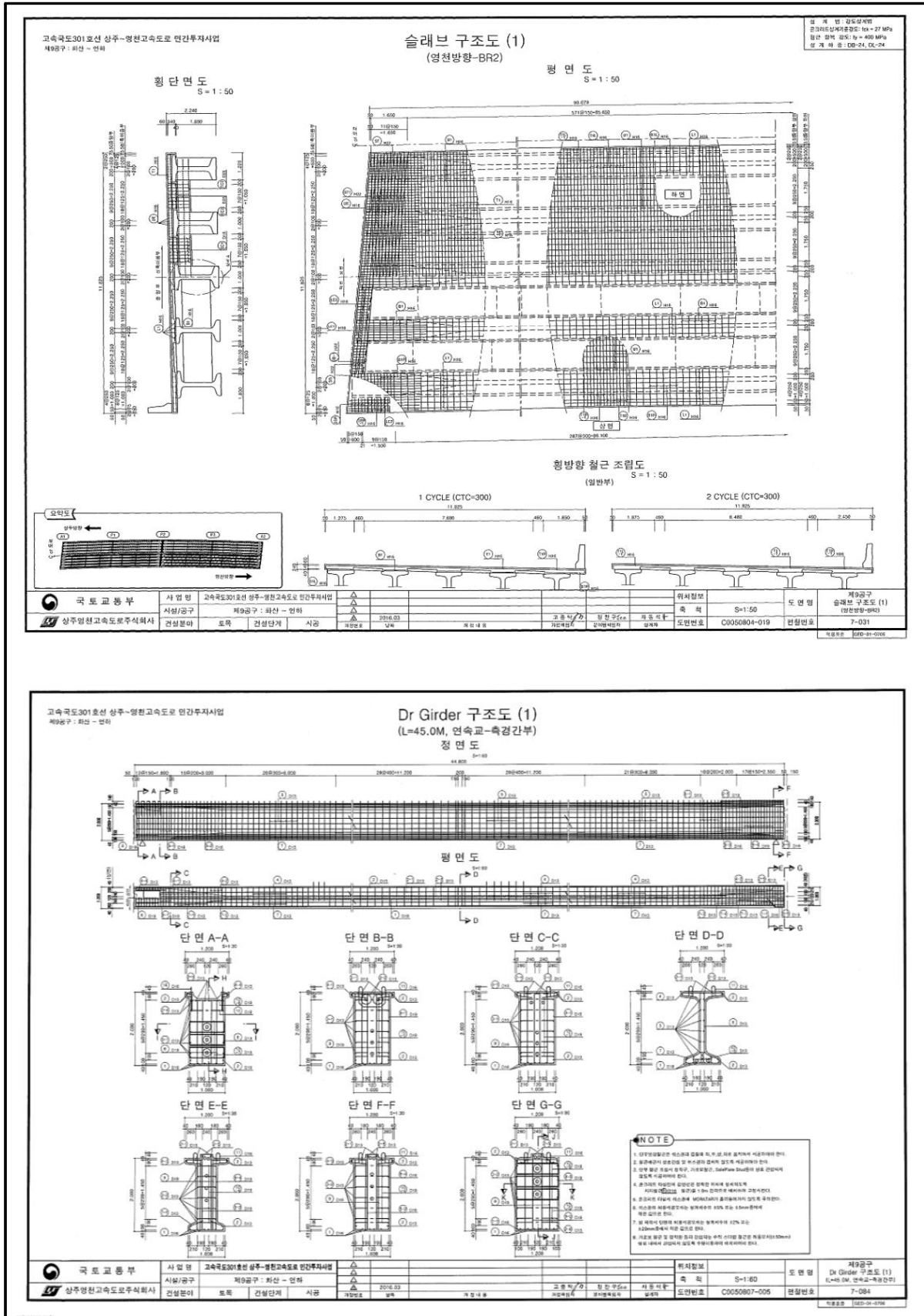
【그림 34.1.8】 교량받침 배치도(영천방향)



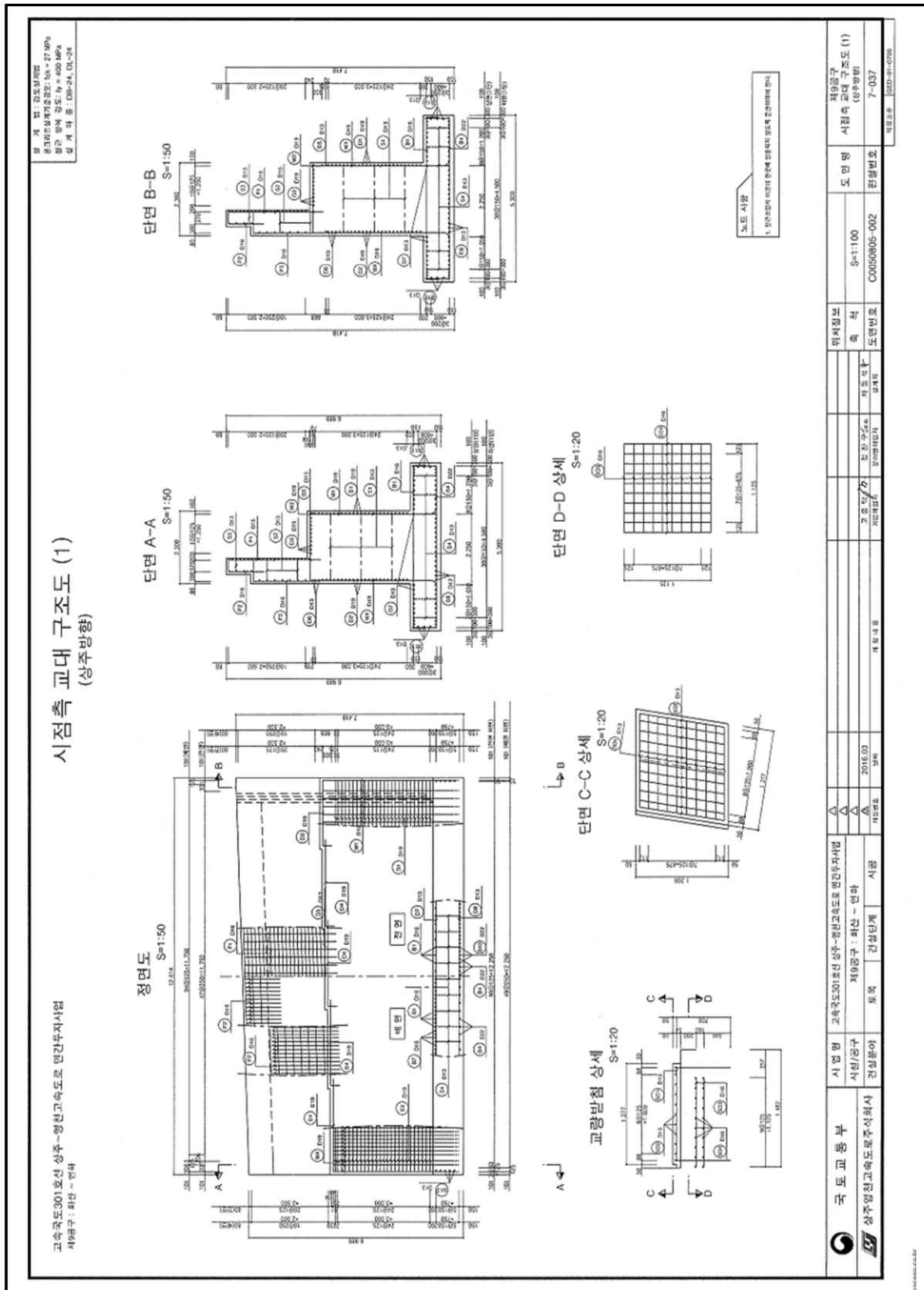
【그림 34.1.9】 교대 일반도(영천방향)



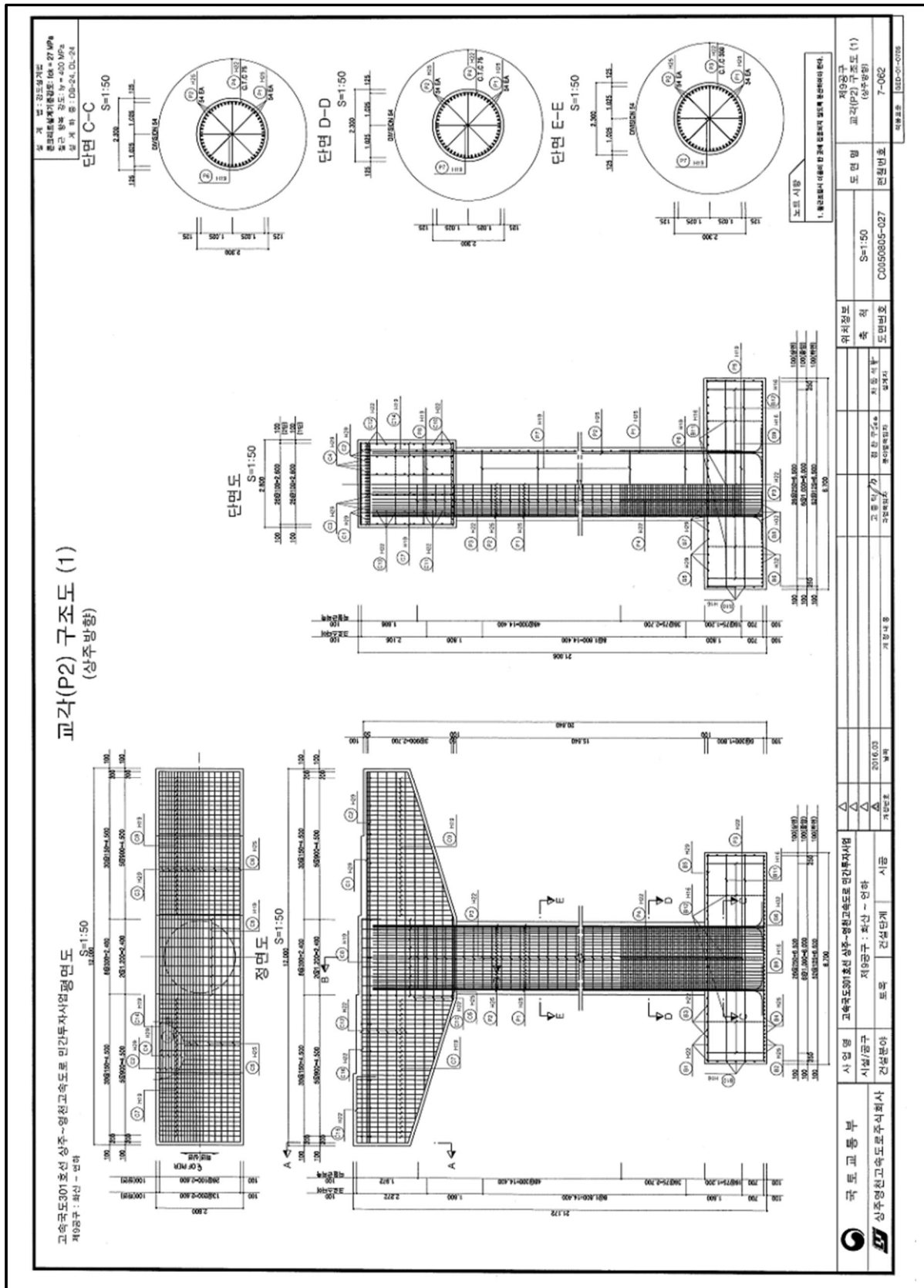
【그림 34.1.10】 교각 일반도(영천방향)



【그림 34.1.11】 바닥판하면 및 거더 배근도



【그림 34.1.12】 교대 배근도



【그림 34.1.13】 교각 배근도

34.2 자료수집 및 분석

본 과업대상 구조물의 건설당시 주요 현황을 파악하기 위해 “상주영천고속도로 민간투자산업 건설공사 9공구”의 설계 및 준공도서 등을 검토하여 주요 현황을 요약하여 수록하였다.

34.2.1 준공도면(시설물의 준공도서 검토 분석)

과업대상시설물의 준공도면 및 현장 측정 비교검토 결과 준공도면과 일치하는 것으로 확인되었다.

【표 34.2.1】 시설물의 준공도서 검토 분석

부재	준공도면 (mm)	현장 실측 (mm)	부재	준공도면 (mm)	현장 실측 (mm)
바닥판하면 폭	24,470	24,420	교대 폭	12,462	12,500
바닥판하면 두께	240	250	교각 폭	24,240	24,200
거더 높이	2,100	2,085	난간 및 연석 높이	1,050	1,080
거더 하면	900	910	중분대 높이	1,320	1,310



【사진 34.2.1】 부재 현장측정 전경

가. 지형 및 지질

가. 지형 및 지질

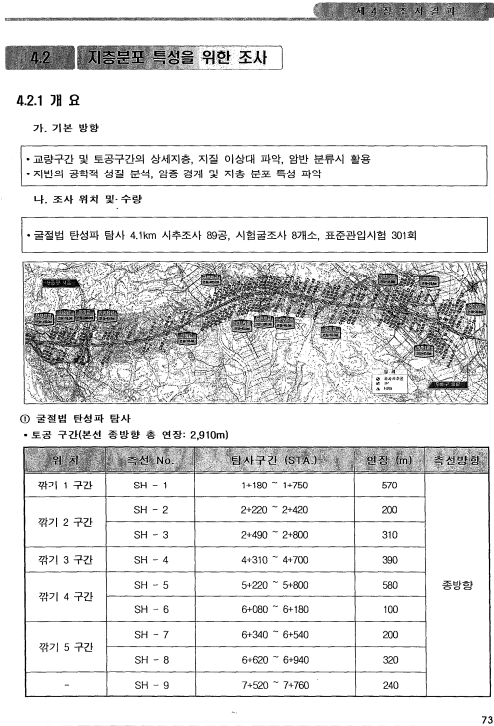
2-9

2-10

2-11

2-25

나. 지반 및 지질 조사보고서



73

지반조사결과

구분	구간	STA	X	Y	표고(E.L.m)	시중심점(m)	
알기교	BBB-11	0+796.30 (center)	280,476.1307	190,380.5979	104.00	4.8	
	BBB-12	0+840.66 (좌11.5m)	280,455.8595	190,421.6970	100.50	6.0	
	BBB-13	0+866.57 (우3.0m)	280,427.9850	190,431.8807	102.90	12.1	
	BBB-14	0+953.11 (좌15.7m)	280,366.7510	190,510.0731	105.50	8.5	
알기육교	BBB-15	0+976.30 (center)	280,359.9778	190,518.0947	109.50	4.5	
	BBB-16	1+412.46 (좌26.52m)	280,125.6700	190,885.1400	140.79	6.0	
	BBB-17	1+443.87 (우41.03m)	280,052.0400	190,875.0700	139.48	6.0	
	BBB-18	3+687.27 (좌3.82m)	279,403.3800	193,012.7800	86.99	9.0	
고현천교	BBB-19	3+754.57 (우0.02m)	279,388.2200	193,078.4500	87.15	7.5	
	BBB-20	3+783.00 (center)	279,382.4429	193,106.5728	83.80	4.1	
	BBB-21	3+828.01 (center)	279,375.6721	193,150.9973	83.00	4.2	
	BBB-22	3+873.00 (center)	279,368.3398	193,195.0256	83.70	3.5	
	BBB-23	3+912.54 (좌5.16m)	279,366.7800	193,235.0400	87.68	9.2	
	BBB-24	3+956.76 (좌0.56m)	279,354.8200	193,277.8600	85.52	6.8	
	BBB-25	4+008.00 (center)	279,343.6601	193,328.2764	85.30	6.0	
	BBB-26	4+052.99 (center)	279,337.7647	193,374.6065	86.90	7.5	
	BBB-27	4+098.04 (center)	279,330.1668	193,416.9716	86.90	6.7	
	BBB-28	4+142.95 (center)	279,321.3181	193,461.0006	86.90	5.5	
도림1육교	BBB-29	4+188.07 (center)	279,311.4900	193,505.0364	87.22	12.5	
	BBB-30	4+233.21 (center)	279,300.7297	193,548.8746	87.22	6.2	
	BBB-31	4+254.98 (좌8.79m)	279,216.7100	193,628.8200	130.55	6.00	
	BBB-32	4+330.69 (우28.09m)	279,180.4600	193,619.9700	129.69	8.30	
	BBB-33	4+808.60 (좌13.58m)	279,094.8700	194,086.4800	102.27	6.00	
	BBB-34	4+810.97 (좌4.31m)	279,078.2400	194,079.4800	101.39	6.00	
	BBB-35	4+857.78 (좌4.83m)	279,062.0900	194,124.3700	98.67	6.00	
	BBB-36	4+852.50 (우2.89m)	279,058.1800	194,115.8300	98.67	6.30	
	도림천교	BBB-37	4+908.06 (좌8.32m)	279,037.8500	194,189.7600	98.12	7.70
		BBB-38	4+908.60 (우2.92m)	279,028.4600	194,183.2800	99.01	7.70
BBB-39		4+938.69 (좌5.91m)	279,019.3200	194,193.2900	98.77	10.00	
BBB-40		4+938.08 (우6.32m)	279,009.4800	194,186.0000	98.71	10.00	
BBB-41		4+961.44 (좌4.46m)	278,988.2442	194,236.1025	97.20	10.70	
BBB-42		4+980.93 (우5.67m)	278,980.2530	194,229.8558	97.20	16.50	

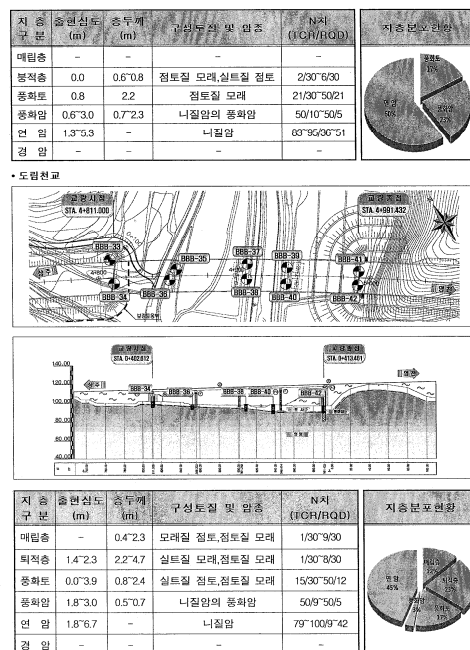
75

영천-상주 고속도로 민간투자사업 실시계획

구분	구간	구간 (E1, m)	매입구 직각수 (m)	모하노 (m)	모하노 (m)	연 원 (m)	연 원 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	구 간 (m)	
----	----	---------------	-------------------	------------	------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	---------------	--

84

영천-상주 고속도로 민간투자사업 실시계획



90

다. 구조계산서 및 내진설계

1. 설계조건

1.1 교량재현

- 형식 : PSC Girder교
DR(Detensionable and Retensionable) PSC Girder는 강장력을 추가 또는 제거 할 수 있는 시스템으로
바닥판 제거시 거더 중앙부 하연의 교간장 상단벽 강장력 제거로 안정성을 도모할 뿐 아니라
공용중 유지보수를 추가 강장력 도입에 요구 할때 필요 강장력의 재도입이 가능한 PSC Girder이다.

- 교량등급 : 1등급
- 지간구성 : 2B45 (0+2845 ~ 0+180.0 m)
- 폭원 : 12.455m
- 거더간격 : 2.50m
- 평면선형 : R=2100

1.2 하중

- 활하중 : DB-24, DL-24
- 충격계수 : $I = 15 / (40 - L) \leq 0.3$

1.3 사용재료

1.3.1 콘크리트

1) 배근콘크리트 : $f_{ck} = 27 \text{ MPa}$
2) PSC 거더 : $f_{ck} = 40 \text{ MPa}$

1.3.2 강재

1) 배근관 : SD 400
2) PSC 거더 : SD 300
- SMC78 15.2m(0.6°) 7연선, 자일락세어션 강연선 사용

1.4 허용응력

1.4.1 바닥 콘크리트

- 허용 휨 압축응력 : $f_{ak} = 0.4 f_{ck} = 10.8 \text{ MPa}$

1.4.2 프리스트레스 콘크리트

1) 프리스트레스 도입시의 압축응력
- $f_{ci} = 0.8 f_{ck} = 32 \text{ MPa}$
2) 프리스트레스 도입 직후
- 허용 휨 압축응력 : $0.55 f_{ci} = 17.6 \text{ MPa}$
- 허용 휨 인장응력 : $0.25 \sqrt{f_{ci}} = 1.4 \text{ MPa}$
3) 설계하중 작용시
- 허용 휨 압축응력 : $0.4 f_{ak} = 16.0 \text{ MPa}$
- 허용 휨 인장응력 : $0.5 \sqrt{f_{ak}} = 3.2 \text{ MPa}$

1.4.3 PS 강재 (자일락세어션)

- 극한 강도(f_{pu}) : 1,900 MPa
- 유효 강도(f_{py}) : 1,600 MPa

1) 허용 최대 인장력

- $0.9 f_{py} = 1,440 \text{ MPa}$

2) 좌력 직후 좌력부에서의 응력

- $0.7 f_{py} = 1,330 \text{ MPa}$

3) 손실이 일어난 후 사용하중 상태에서의 응력

- $0.8 f_{py} = 1,280 \text{ MPa}$

1.5 대향계수

1.5.1 좌상대향계수

- $K_1 = 0.0066 / m$ (1차 감선 부착된 긴장재)
 $K_2 = 0.0066 / m$ (2차 감선 부착되지 않은 긴장재)

1.5.2 곡률대향계수

- $u_1 = 0.25 / rad$ (1차 감선 부착된 긴장재)
 $u_2 = 0.15 / rad$ (2차 감선 부착되지 않은 긴장재)

1.6 탄성계수

- 콘크리트 : $E_c = 0.043 \times 2350^2 \times 1.5 \sqrt{f_{ak}} = 25,400 \text{ MPa}$ ($f_{ak} \leq 30 \text{ MPa}$ 비약관)
 $E_c = 0.030 \times 2350^2 \times 1.5 \sqrt{f_{ak}} + 7,700 = 29,300 \text{ MPa}$ ($f_{ak} > 30 \text{ MPa}$ 거더)
- 철근 : $E_s = 200,000 \text{ MPa}$

5. 내진해석결과

5.1 탄성지진력

1) 교각 하부 전단력

교각 번호	교축방향 해석		교축직각방향 해석	
	교축방향 전단력 (Fx, kN)	교축직각방향 전단력(Fy, kN)	교축방향 전단력 (Fx, kN)	교축직각방향 전단력(Fy, kN)
교각1	2254.127	246.694	193.052	1689.711
교각2	1477.012	138.407	271.099	2373.651
교각3	1892.981	186.521	106.510	1045.108

2) 교각 하부 모멘트

교각 번호	교축방향 해석		교축직각방향 해석	
	교축방향 모멘트 (Mx, kN-m)	교축직각방향 모멘트(My, kN-m)	교축방향 모멘트 (Mx, kN-m)	교축직각방향 모멘트(My, kN-m)
교각1	25019.780	2476.538	3491.135	30160.570
교각2	27002.580	2265.105	2066.018	49107.240
교각3	27518.370	2849.785	2381.756	24376.630

5.2 탄성지진력 조합

- 하중경우 1 : 1.0 X (교축방향해석) + 0.3 X (교축직각방향해석)
- 하중경우 2 : 0.3 X (교축방향해석) + 1.0 X (교축직각방향해석)

1) 교각하부 전단력

교각 번호	교축방향 Fx (kN)		교축직각방향 Fy (kN)	
	하중경우 1	하중경우 2	하중경우 2	하중경우 1
교각1	2312.043	869.290	1763.719	753.608
교각2	1558.342	714.202	2415.173	850.503
교각3	1924.934	674.469	1101.064	509.1263

2) 교각하부 모멘트

교각 번호	교축방향 Mx (kN-m)		교축직각방향 My (kN-m)	
	하중경우 1	하중경우 2	하중경우 2	하중경우 1
교각1	26067.121	10997.069	30903.531	11524.709
교각2	28522.385	13166.792	49833.772	16975.277
교각3	28232.897	10637.267	25231.266	10161.774

- 설계에 사용되는 탄성지진력 : 최대값(하중경우1, 하중경우2)

교각 번호	전단력 Fx (kN)		모멘트 My (kN-m)	
	교축방향	교축직각방향	교축방향	교축직각방향
교각1	2312.043	1763.719	26067.121	30903.531
교각2	1558.342	2415.173	28522.385	49833.772
교각3	1924.934	1101.064	28232.897	25231.266

5. 내진해석결과

5.1-1 탄성지진력

1) 교각 상단 전단력

교각 번호	교축방향 해석		교축직각방향 해석	
	교축방향 전단력 (Fx, kN)	교축직각방향 전단력(Fy, kN)	교축방향 전단력 (Fx, kN)	교축직각방향 전단력(Fy, kN)
교각1	2202.792	240.101	187.620	1634.078
교각2	1403.124	130.168	263.321	2296.496
교각3	1778.367	173.094	97.923	937.667

2) 교각 상단 모멘트

교각 번호	교축방향 해석		교축직각방향 해석	
	교축방향 모멘트 (Mx, kN-m)	교축직각방향 모멘트(My, kN-m)	교축방향 모멘트 (Mx, kN-m)	교축직각방향 모멘트(My, kN-m)
교각1	5038.664	924.452	1174.571	10152.300
교각2	6362.605	671.039	1290.840	14859.760
교각3	10275.810	918.565	640.359	7640.084

5.2-1 탄성지진력 조합

- 하중경우 1 : 1.0 X (교축방향해석) + 0.3 X (교축직각방향해석)
- 하중경우 2 : 0.3 X (교축방향해석) + 1.0 X (교축직각방향해석)

1) 교각상단 전단력

교각 번호	교축방향 Fx (kN)		교축직각방향 Fy (kN)	
	하중경우 1	하중경우 2	하중경우 2	하중경우 1
교각1	2259.078	848.457	1706.108	730.324
교각2	1482.120	684.258	2335.546	819.117
교각3	1807.744	631.433	969.595	454.394

2) 교각상단 모멘트

교각 번호	교축방향 Mx (kN-m)		교축직각방향 My (kN-m)	
	하중경우 1	하중경우 2	하중경우 2	하중경우 1
교각1	5391.035	2696.170	10429.636	3670.142
교각2	6737.857	3159.622	15061.072	5128.967
교각3	10467.918	3723.102	7915.654	3210.591

- 설계에 사용되는 탄성지진력 : 최대값(하중경우1, 하중경우2)

교각 번호	전단력 Fx (kN)		모멘트 My (kN-m)	
	교축방향	교축직각방향	교축방향	교축직각방향
교각1	2259.078	1706.108	5391.035	10429.636
교각2	1482.120	2335.546	6737.857	15061.072
교각3	1807.744	969.595	10467.918	7915.654

34.2.3 시설물 점검이력

대상시설물은 2종 시설물로서 준공이후 기준에 따라 정기안전점검, 정밀안전점검을 지속적으로 실시해 왔으며, 정기안전점검 13회, 정밀안전점검 3회, 2종성능평가 1회 실시한 것으로 이력사항은 다음과 같다.

【표 34.2.1】 도림천교 점검이력사항

번호	기간	점검진단기관명	책임기술자	점검종류	점검 결과	안전등급
1	2017.11.13 ~2017.12.28	(주)명성엔지니어링	인승철	정기안전점검	도림천교의 주요 손상현황으로는 난간 균열, 차수판 볼트 파손, 교각 균열 등의 손상이 조사되었다. 기 발생한 손상은 주의관찰 및 손상 진전시 내구성 확보 차원의 보수를 실시하는 것이 바람직하다.	양호
2	2018.05.28 ~2018.06.29	(주)명성엔지니어링	인승철	정기안전점검	도림천교의 주요 손상현황으로는 교면포장 망상균열, 난간 균열, 차수판 볼트 파손, 신축이음 후타재 박락, 하부구조 균열 등의 손상이 조사되었다. 기 발생한 손상은 주의관찰 및 손상 진전시 내구성 확보 차원의 보수를 실시하는 것이 바람직하다. 금회 조사시, 일부부재에 대해 보수를 실시한 것이 확인되었다.	양호
3	2018.10.23 ~2018.12.14	(주)명성엔지니어링	인승철	정기안전점검	도림천교의 주요 손상현황으로는 교면포장 망상균열, 난간 균열, 차수판 볼트 파손, 신축이음 후타재 박락, 하부구조 균열 등의 손상이 조사되었다. 기 발생한 손상은 주의관찰 및 손상 진전시 내구성 확보 차원의 보수를 실시하는 것이 바람직하다. 금회 조사시, 일부부재에 대해 보수를 실시한 것이 확인되었으며, 현재 보수부의 상태는 양호한 것으로 조사되었다.	양호
4	2019.03.18 ~2019.05.28	(주)명성엔지니어링	인승철	정기안전점검	도림천교의 외관조사 결과, 교면포장 망상균열, 난간 균열, 신축이음 후타재 망상균열, 박락, 차수판 볼트 탈락, 교량받침 무수축물탈 균열, 파손, 하부구조 균열 및 망상균열 등의 손상이 조사되었다. 기 발생한 손상은 주의관찰 및 구조물의 내구성 증진을 위한 보수가 필요할 것으로 판단된다.	양호

【표 34.2.1】 도림천교 점검이력사항(계속)

번호	기 간	점검진단 기관명	책임 기술자	점검종류	점검 결과	안전 등급
5	2019.09.16 ~2019.12.27	(주)명성엔 지니어링	장진원	정밀안전 점검	금회 정밀안전점검 결과를 바탕으로 도림천교에 발생한 손상의 진전을 방지하고, 보수를 통한 구조물의 내구성 확보를 위한 적절한 조치가 필요하다. 이상과 같이 자료조사, 외관조사, 내구성 조사 등의 결과를 분석하여 평가된 구조물의 상태평가 결과를 종합적으로 평가한 안전등급은 「기능 발휘에는 지장이 없으나 경미한 손상, 결함, 열화 등이 발생하여 내구성 증진을 위해 부분적으로 보수가 필요한 상태」인 「B」 등급으로 평가되었다. 구조적인 손상 및 결함은 없는 것으로 판단되어 별도의 정밀안전진단은 필요 없을 것으로 판단되며, 본 보고서에 제시된 방안으로 보수를 시행하고 지속적인 유지관리를 실시한다면 구조물의 사용성을 확보하는데 문제가 없을 것으로 사료된다.	B등 급
6	2020.05.12 ~2020.06.30	(주)명성엔 지니어링	인승철	정기안전 점검	도림천교의 외관조사 결과, 교면포장 망상균열, 난간 균열, 신축이음 후타재 망상균열, 박락, 교량받침 무수축물탈 균열, 파손, 하부구조 균열 및 망상균열 등의 손상이 조사되었다. 기 발생한 손상은 주의관찰 및 구조물의 내구성 증진을 위한 보수가 필요할 것으로 판단된다.	양호
7	2020.08.31 ~2020.12.31	(주)명성엔 지니어링	인승철	정기안전 점검	도림천교의 외관조사 결과, 교면포장 망상균열, 난간 균열, 신축이음 후타재 균열 및 망상균열, 교량받침 무수축물탈 균열, 파손, 하부구조 균열 및 망상균열 등의 손상이 조사되었다. 기 발생한 손상은 주의관찰 및 구조물의 내구성 증진을 위한 보수가 필요할 것으로 판단된다.	양호
8	2021.03.08 ~2021.06.07	(주)명성엔 지니어링	장진원	정기안전 점검	도림천교(9공구)의 외관조사 결과, 교면포장 망상균열, 난간 균열, 신축이음 후타재 균열 및 망상균열, 교량받침 무수축물탈 균열, 파손, 하부구조 균열 및 망상균열 등의 손상이 조사되었다. 기 발생한 손상은 주의관찰 및 구조물의 내구성 증진을 위한 보수가 필요할 것으로 판단된다.	양호

【표 34.2.1】 도림천교 점검이력사항(계속)

번호	기간	점검진단 기관명	책임 기술자	점검종류	점검 결과	안전 등급
9	2021.08.25 ~2021.12.10	(주)명성엔 지니어링	장진원	정밀안전 점검	-바다편하면 재료분리 및 철근 노출 타설불량 - 거더 상태양호 - 가로보 재료분리 - 교대 균열(0.3mm미만), 균열(0.3mm이상), 누수흔적, 망상균열 백태 - 교각 균열(0.3mm미만), 망상균열, 표면오염, 백태, 균열부백태, 페인트크리트 퇴적 - 교량받침 받침몰탈균열, 박리, 박락, 스토퍼 간섭 - 산축이음 후타재 균열, 망상균열, 이물질 퇴적, 고무재파손, 접속부 이격 - 교면포장 망상균열, 포장 박리 - 배수시설 상태양호 - 방호벽 균열(0.3mm미만), 균열부백태	B등 급
10	2022.05.16 ~2022.06.24	(주)명성엔 지니어링	정지운	정기안전 점검	- 교면포장 망상균열 박리 파손 - 방호벽 균열(0.3mm미만), 균열부 백태 - 산축이음 후타재 균열, 망상균열 이격, 고무재 파손, 본체 이물질 퇴적 - 교량받침 무수축몰탈 박리, 박락, 균열, 받침크리트 균열, 스토퍼 간섭 - 바다편하면 재료분리, 철근 노출, 타설불량, 가로보 재료분리 - 교대 균열(0.3mm이하), 망상균열, 백태, 누수흔적 - 교각 균열(0.3mm미만), 망상균열, 표면오염, 백태, 균열부백태, 누수흔적, 페인트크리트 퇴적	양호
11	2022.09.19 ~2022.11.30	(주)명성엔 지니어링	이상훈	정기안전 점검	- 교면포장 망상균열 박리 파손 - 방호벽 균열(0.3mm미만), 균열부 백태 - 산축이음 후타재 균열, 망상균열 이격, 고무재 파손, 본체 이물질 퇴적 - 교량받침 무수축몰탈 박리, 박락, 균열, 받침크리트 균열, 스토퍼 간섭 - 바다편하면 재료분리, 철근 노출, 타설불량, 가로보 재료분리 - 교대 균열(0.3mm이하), 망상균열, 백태, 누수흔적 - 교각 균열(0.3mm미만), 망상균열, 표면오염, 백태, 균열부백태, 누수흔적, 페인트크리트 퇴적	양호
12	2023.04.03 ~2023.06.16	(주)명성엔 지니어링	정지운	정기안전 점검	- 교면포장 망상균열 박리 파손 - 방호벽 균열(0.3mm미만), 균열부 백태 - 산축이음 후타재 균열, 망상균열 이격, 고무재 파손, 본체 이물질 퇴적 - 교량받침 무수축몰탈 박리, 박락, 균열, 받침크리트 균열, 스토퍼 간섭 - 바다편하면 재료분리, 철근 노출, 타설불량, 가로보 재료분리 - 교대 균열(0.3mm이하), 망상균열, 백태, 누수흔적 - 교각 균열(0.3mm미만), 망상균열, 표면오염, 백태, 균열부백태, 누수흔적, 페인트크리트 퇴적	양호

【표 34.2.1】도림천교 점검이력사항(계속)

번호	기간	점검진단 기관명	책임 기술자	점검종류	점검 결과	안전 등급
13	2023.07.03 ~2023.12.08	(주)명성엔 지니어링	이상훈	2중성능 평가	? 안전성능평가 결과, 성능평가점수 0.176, 등급 b로 평가 ? 내구성능평가 결과, 성능평가점수 0.133, 등급 b로 평가 ? 사용성능평가 결과, 성능평가점수 0.675, 등급 d로 평가 ? 종합성능평가 결과, 성능평가점수 0.232, 등급 b로 평가	B등 급
14	2023.07.03 ~2023.12.08	(주)명성엔 지니어링	이상훈	정밀안전 점검	? 바닥판하면 재료분리, 파손, 철근노출 ? 거더 망상균열 ? 가로보 재료분리, 백태 ? 교대 균열(0.3mm미만, 이상), 망상균열, 백태, 누수흔적 ? 교각 균열(0.3mm미만), 망상균열, 백태, 누수흔적, 폐콘크리트 퇴적 ? 교량받침 무수축물탈 및 받침콘크리트 균열, 박리, 박락, 스토퍼 간섭, 플레이트 부식 ? 신축이음 후타재 균열, 망상균열, 이물질퇴적, 고무재 파손, 마모, 차수판 볼트탈락 ? 교면포장 망상균열 ? 배수시설 상태양호 ? 방호벽 균열, 백태 ? 점검시설 상태양호	B등 급
15	2024.06.10 ~2024.06.28	(주)명성엔 지니어링	정지운	정기안전 점검	- 교면포장 망상균열, 포장파손, 박리, 접속부 이격 - 방호벽 균열(0.3mm미만), 균열부백태 - 신축이음 후타재 균열(0.3mm미만), 망상균열, 본체 고무재 파손, 이물질 퇴적, 차수판 볼트 탈락 - 교량받침 무수축물탈 균열(0.3mm미만), 박리, 박락, 받침콘크리트 균열(0.3mm미만), 플레이트 부식, 스토퍼 간섭 - 바닥판하면 균열부백태, 재료분리, 파손, 철근노출, 타설불량 - 거더 망상균열 - 가로보 재료분리, 백태 - 교대 균열(0.3mm미만, 이상), 망상균열, 백태, 누수흔적 - 교각 균열(0.3mm미만), 망상균열, 표면오염, 균열부백태, 누수흔적, 폐콘크리트 퇴적	양호

【표 34.2.1】도림천교 점검이력사항(계속)

번호	기간	점검진단 기관명	책임 기술자	점검종류	점검 결과	안전 등급
16	2024.09.23 ~2024.12.03	(주)명성엔 지니어링	정지운	정기안전 점검	- 교면포장 망상균열, 포장파손, 박리, 접속부 이격 - 방호벽 균열(0.3mm미만), 균열부백태 - 신축이음 후타재 균열(0.3mm미만), 망상균열, 본체 고무재 파손, 이물질 퇴적, 차수관 볼트 탈락 - 교량받침 무수축물탈 균열(0.3mm미만), 박리, 박락, 받침콘크리트 균열(0.3mm미만), 플레이트 부식, 스토퍼 간섭 - 바닥판하면 균열부백태, 재료분리, 파손, 철근노출, 타설불량 - 거더 망상균열 - 가로보 재료분리, 백태 - 교대 균열(0.3mm미만, 이상), 망상균열, 백태, 누수흔적 - 교각 균열(0.3mm미만), 망상균열, 표면오염, 균열부백태, 누수흔적, 폐콘크리트 퇴적	양호
17	2025.03.24 ~2025.06.18	(주)명성엔 지니어링	정지운	정기안전 점검	- 교면포장 망상균열, 포장파손, 박리, 접속부 이격 - 방호벽 균열(0.3mm미만), 균열부백태 - 신축이음 후타재 균열(0.3mm미만), 망상균열, 본체 고무재 파손,마모 이물질 퇴적, 차수관 볼트 탈락 - 교량받침 무수축물탈 균열(0.3mm미만), 박리, 박락, 받침콘크리트 균열(0.3mm미만), 플레이트 부식, 스토퍼 간섭 - 바닥판하면 균열부백태, 재료분리, 파손, 철근노출 - 거더 망상균열 - 가로보 재료분리 - 교각 표면오염, 폐콘크리트 퇴적	양호

34.2.4 전차 정밀안전점검 실시결과(2023년12월)

구분	정밀안전점검 결과	비고
용역명	상주영천고속도로 시설물 안전·하자점검 및 성능평가 용역(23년 정밀안전점검 용역)	
용역기간	2023-07-03 ~ 12-08	
용역사	(주)명성엔지니어링	
현장조사결과	- 바닥판하면 재료분리, 파손, 철근노출 - 거더 망상균열 - 가로보 재료분리, 백태 - 교대 균열(0.3mm미만, 이상), 망상균열, 백태, 누수흔적 - 교각 균열(0.3mm미만), 망상균열, 백태, 누수흔적, 폐콘크리트 퇴적 - 교량받침 무수축물탈 및 받침콘크리트 균열, 박리, 박락, 스토퍼 간섭, 플레이트 부식 - 신축이음 후타재 균열, 망상균열, 이물질퇴적, 고무재 파손, 마모, 차수판 볼트탈락 - 교면포장 망상균열 - 배수시설 상태양호 - 방호벽 균열, 백태 - 점검시설 상태양호	양방향
비파괴조사	- 반발경도법에 의한 압축강도 측정 결과, 상부구조(바닥판하면:27Mpa, 거더:40Mpa) 및 하부구조(교대:24Mpa, 교각:27Mpa)의 설계기준 강도를 상회하는 것으로 검토되어 공용년수 경과에 따른 강도 저하는 발생하지 않은 것으로 판단된다. - 탄산화 깊이 측정 결과, 탄산화의 잔여깊이가 30mm(a등급) 이상으로 측정되어 철근의 부식발생의 영향은 없는 것으로 판단된다.	양방향
안전성평가 (진단시)	해당없음	양방향
상태평가	손상결함도 지수 0.178으로 B등급	
보수보강 (진단시)	해당없음	
종합의견	- 금회 정밀안전점검 결과를 바탕으로 도림천교에 발생한 손상의 진전을 방지하고 보수를 통한 구조물의 내구성 확보를 위한 적절한 조치가 필요하다. - 이상과 같이 자료조사, 외관조사, 내구성 조사 등의 결과를 분석하여 평가된 구조물의 상태평가 결과를 종합적으로 평가한 안전등급은 「기능 발휘에는 지장이 없으나 경미한 손상, 결함, 열화 등이 발생하여 내구성 증진을 위해 부분적으로 보수가 필요한 상태인」 「B」 등급으로 평가되었다. 구조적인 손상 및 결함은 없는 것으로 판단되어 별도의 정밀안전진단은 필요 없을 것으로 판단되며, 본 보고서에 제시된 방안으로 보수를 시행하고 지속적인 유지관리를 실시한다면 구조물의 사용성을 확보하는데 문제가 없을 것으로 사료된다. - 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. - 교면포장의 망상균열은 주기적인 점검을 통한 유지관리가 필요하다.	

34.2.5 시설물 보수 이력

【표 34.2.2】 도립천교 보수이력사항

번호	공사명	공사 구분	보수보강공사 부위	설계자	시공자
	공사기간		공사내역	공사비(천원)	책임기술자
1	상주영천고속도로 민간투자사업(9공구)	보수	P2 신축이음	(주)제일엔지니어링, (주)평화엔지니어링	두산건설(주)
	2018-01-01 ~ 2018-06-30		신축이음 후타재파손 보수	0	
2	-	보수	방호벽 표면보수	(주)용진엔지니어링	대림산업주식회사
	2019-01-01 ~ 2021-06-31		일상보수 및 하자보수	0	

※시설물통합정보관리시스템(FMS) 내 교량관리대장 및 보수공사현황 참조

※전차 정밀안전점검(2023년) 자료 참조

※FMS에 등재된 보수이력 이외에 하자보수와 일상보수가 실시되고 있는 것으로 확인됨.

34.2.6 시설물의 내진설계 여부 확인

【표 34.2.3】 내진설계 여부 확인

검토대상 부재	설계적용여부	결과	검토결과 요약
해당사항 없음	Y		
• 준공도서 및 FMS상 내진설계는 반영 된 것으로 확인되었고, 내진성능평가는 미 실시 된 것으로 확인되었다.			

34.2.7 시설물의 용도변경 여부 확인

FMS(시설물정보종합관리시스템) 상에 용도변경 이력은 없는 것으로 확인되었다.

34.2.8 주변환경 및 하중변화

도림천교는 경상북도 영천시 도림동 1098-1에 위치하는 2중 시설물로서 도림천을 횡단하는 상주영천고속도로 본선 교량이며, FMS(시설물통합정보관리시스템) 및 관리주체인 상주영천고속도로(주)에 보관중인 준공도서를 검토한 결과 준공시 고려되었던 하중이외의 추가하중은 없는 것으로 검토되었다.

또한, 준공도면 및 기 실시되었던 점검자료를 검토한 결과 준공시와 점검일 현재의 교량주변현황의 변화는 없는 것으로 검토되었다.

【표 34.2.4】 하중변화 검토내용

번호	보수보강 현황	기준	변경 (추가)	하중변화	비고
1	해당없음	—	—	—	

	
하부 교차 시설 전경	상부 전경
	
하부 교차 시설 전경	상부 전경

【사진 34.2.1】 주변환경 및 하중변화 전경

34.2.9 수집자료 검토결과 및 점검방향 설정

【표 34.2.5】 수집자료 검토결과 및 점검방향 설정

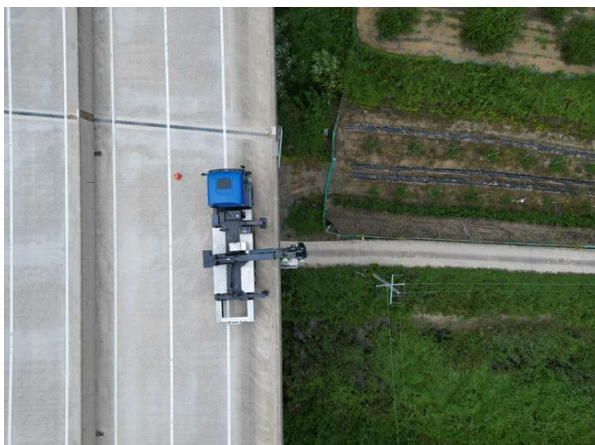
구 분	수집 자료	자료분석 결과	진단과업 진행방향
건 설 관 자 료	◇ 준공도서 - 기반조사보고서 - 각종계산서 - 공사시방서 - 준공내역서 - 준공도면 - 실시설계보고서 - 기타 특이사항 보고서 - 사고기록 등	◇ 구조계산서 및 준공도면은 설계당시 기준에 준하여 작성된 것으로 확인됨 ◇ 주요 설계변경 내용 및 시공시 문제점이 없는 것으로 파악됨	◇ 현장조사 시 부재치수를 실측하여 준공도면과 비교·검토함 ⇒ 치수가 상이할 경우 도면을 재작성하며 실측치를 구조계산에 반영 ⇒ 치수가 동일할 경우 준공도면을 기준으로 과업 진행 ◇ 구조물의 제원변경확인 및 추가손상 발생에 대한 안정성 확보여부 확인
유 지 관 리 자 료	◇ 전차 정밀안전점검 및 정기안전점검 보고서 ◇ 사고기록 ◇ 보수·보강 이력 - 시설물정보관리종합시스템(FMS) 및 전차 점검보고서 보수 및 점검이력	◇ 부재별 중점손상 - 바닥판 파손, 재료분리 및 철근노출 - 거더 상태양호 - 2차부재 재료분리 - 교대 균열, 누수흔적 - 교각 망상균열, 균열부 백태 - 교량받침 무수축물탈 및 받침콘크리트 균열, 박리, 박락 - 신축이음 후타재 균열 및 망상균열, 고무재 파손 - 교면포장 포장 망상균열 - 배수시설 상태양호 - 방호벽 및 중분대 균열, 균열부 백태 - 교량 점검시설 상태양호 ◇ FMS상 등재된 보수이력 외에 주기적인 보수가 실시되고 있는 것으로 확인됨	◇ 전회 점검결과와 금회 점검결과를 비교·검토하여 추가 손상 및 진전 여부를 확인하여 대책방안 마련 ◇ 보수부 상태 확인

34.3 현장조사

34.3.1 개요

대상시설물에 대한 자료수집 및 현장조사결과를 토대로 정밀조사를 실시하기 위하여 교량점검차를 이용한 근접조사를 원칙으로 시행하였으며, 점검 망치를 이용한 타격조사를 실시하여 공동 및 박리, 층분리 발생여부를 확인 및 제거를 실시하였다.

가. 장비사용 현황

Span번호	조사방법 및 접근성	조사기간	비고
S1~S4	도보, 교량점검차	2025.08.25.~2025.10.31.	
			
교량점검차를 이용한 근접조사		교량점검차를 이용한 근접조사	
			
교량점검차를 이용한 근접조사		교량점검차를 이용한 근접조사	

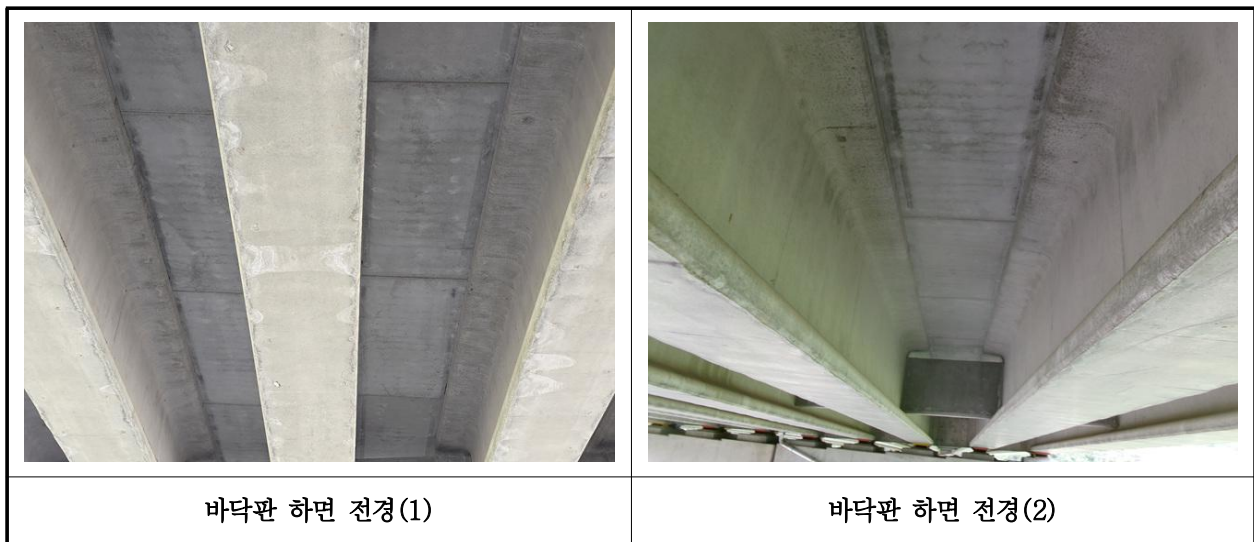
【사진 34.3.1】 근접조사를 위한 장비 사용 전경

34.3.2 상주방향 외관조사 결과

나. 바닥판 하면

1) 부재의 개요

- 도림천교는 총 4경간으로 이루어져 있으며, 연장은 L=180.0m 폭 12.15m(2차로)로 바닥판은 철근콘크리트로 시공되어있다.
- 바닥판하면에 대한 현장조사는 교량점검차를 이용한 근접조사를 실시하였다.



【사진 34.3.2】 바닥판하면 전경

2) 현장조사 결과

- 바닥판하면에 대한 외관조사 결과, 기존손상인 재료분리 및 균열부 백태가 확인되었고, 손상의 진전은 미미한 상태이다. 철근노출이 보수되었고 금회 정밀조사로 충분리가 조사되었다.

【표 34.3.1】 바닥판하면 현장조사 결과

구분	재료분리 (㎡/개소)		충분리 (㎡/개소)		파손 (㎡/개소)		균열부백태 (㎡/개소)	
S1	-	-	-	-	-	-	-	-
S2	-	-	0.35	2	0.10	1	-	-
S3	0.10	1	-	-	-	-	0.25	2
S4	-	-	-	-	-	-	0.80	16
합계	0.10	1	0.35	2	0.10	1	1.05	18

			
손상현황	• S3 재료분리 (0.5×0.2)	손상현황	• S3 철근노출 (0.1×0.5) -보수
원 인	• 시공미흡, 다짐불량	원 인	• 시공미흡, 다짐불량
조치방안	• 단면보수	조치방안	• 단면보수 (방청)
			
손상현황	• S3 파손 (0.3×1.0) -보수	손상현황	• S4 균열부백태 (0.1×0.5*16ea)
원 인	• 거푸집 탈거시 충격, 장기공용 등	원 인	• 건조수축, 온도변화, 수분접촉
조치방안	• 단면보수	조치방안	• 표면처리
			
손상현황	• S4 균열부백태 (0.1×0.5*16ea)	손상현황	• S2 층분리 (0.5.×0.3)
원 인	• 건조수축, 온도변화, 수분접촉	원 인	• 시공미흡, 거푸집 조기탈형 등
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 단면보수

【사진 34.3.3】 바닥판하면 손상현황

3) 기 점검 결과 비교

- 기존손상인 재료분리 및 파손,균열부백태가 확인되었고, 손상의 진전은 미미한 상태이다. 철근 노출이 보수되었고 금회 정밀조사로 층분리가 조사되었다.

【표 34.3.2】 바닥판하면 기 점검 결과 비교

구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
바닥판하면	재료분리	m ²	0.10	1	0.10	1	— —	변동없음
	층분리	m ²	—	—	0.35	2	▲ 0.35	신규손상
	파손	m ²	0.30	1	0.10	1	▼ 0.20	일부보수
	균열부백태	m ²	0.80	16	1.05	18	▲ 0.25	신규손상

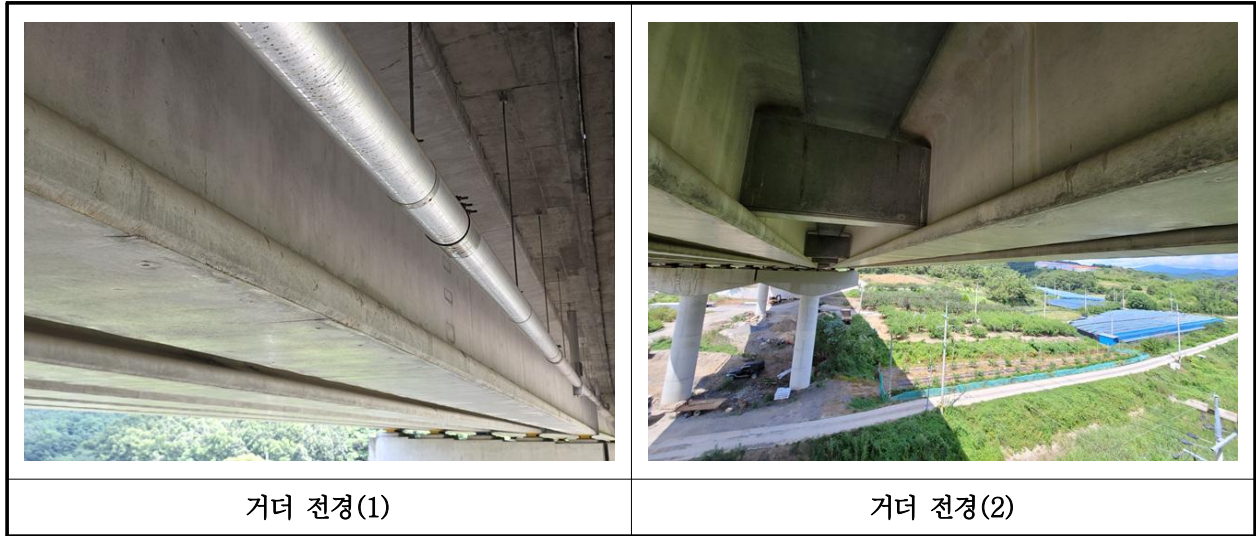
4) 검토의견

- 바닥판하면에서 조사된 재료분리, 파손,층분리의 경우 장기공용, 시공미흡, 다짐불량에 의한 손상으로 구조물에 영향을 미치는 중대한 손상은 아니나 손상의 진전 방지 및 내구성 증진 차원의 단면보수, 단면보수(방청) 등의 보수를 실시하는 것이 바람직하다고 판단된다.
- 백태의 경우 건조수축 및 온도변화, 수분접촉 등에 의한 비구조적 손상으로 판단되며, 손상의 진전 방지 및 구조물의 내구성 증진을 위한 표면처리 등의 조치를 취하는 것이 바람직 할 것으로 판단된다.

다. DR Girder

1) 부재의 개요

- 바닥판으로부터 전달되는 상부하중을 지지하고 교량받침으로 하중을 전달하는 역할을 하는 DR Girder는 5열로 시공되었으며, 근접육안조사를 위하여 교량점검차를 이용하여 외관조사를 실시하였다.



【사진 34.3.4】 거더 전경

2) 현장조사 결과

- 거더에 대한 외관조사 결과, 손상이 없는 양호한 상태인 것으로 조사되었다.

【표 34.3.3】 거더 외관조사 결과

구분	상태양호	
S1	—	—
S2	—	—
S3	—	—
S4	—	—
합계	—	—

			
손상현황	• 거더 상태양호	손상현황	• 거더 상태양호
원 인	—	원 인	—
조치방안	—	조치방안	—

【사진 34.3.5】 거더 손상현황

3) 기 점검 결과 비교

- 손상이 없는 양호한 상태인 것으로 조사되었다.

【표 34.3.4】 거더 기 점검 결과 비교

구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
거더	상태양호	—	—	—	—	—	— —	변동없음

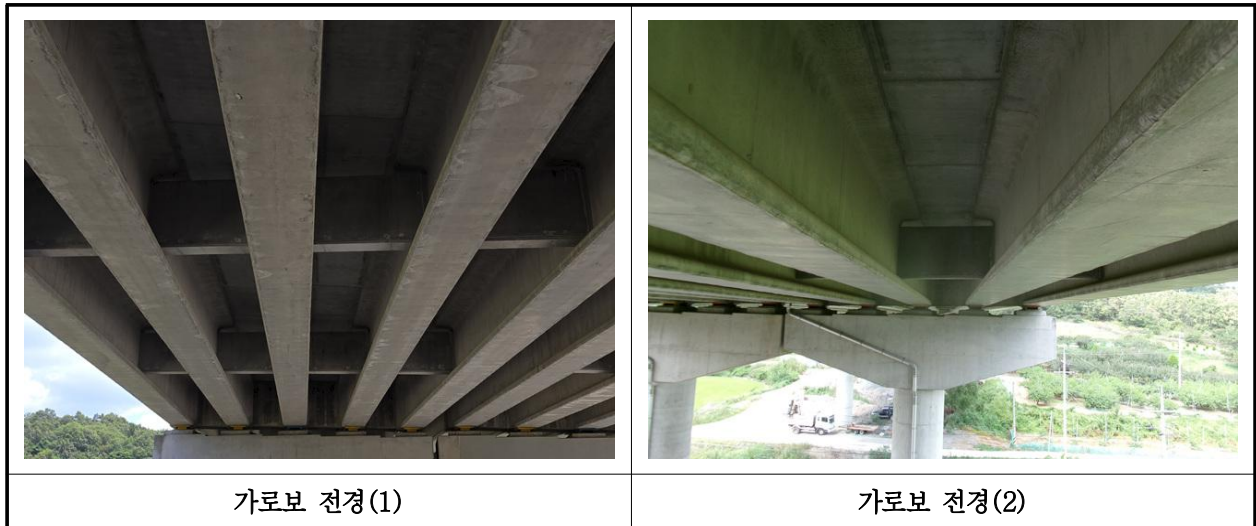
4) 검토의견

- 거더의 경우 현재 손상이 없는 양호한 상태로 조사되었으며, 추후 주기적인 점검을 통한 유지관리를 실시하여 현재 상태를 유지하는 것이 바람직 할 것으로 판단된다.

라. 가로보(2차부재)

1) 부재의 개요

- 공용기간 중 주거더의 횡변형 방지와 하중 횡분배 역할을 하는 가로보는 콘크리트로 시공되어 있으며, 조사방법은 거더와 동일한 방법으로 교량점검차를 통한 근접조사를 실시하였다.



【사진 34.3.6】 가로보 전경

2) 현장조사 결과

- 가로보에 대한 외관조사 결과, 정밀조사로 균열부백태, 백태가 조사되었다. 현재, 기능발휘에는 문제가 없는 상태이다.

【표 34.3.5】 가로보 현장조사 결과

구분	균열부백태 (㎡/개소)		백태 (㎡/개소)	
S1	—	—	—	—
S2	—	—	—	—
S3	—	—	—	—
S4	0.12	1	0.12	4
합계	0.12	1	0.12	4

			
손상현황	• S4-백태(0.1×0.3)	손상현황	• S4 균열부 백태(0.5×0.25)
원 인	• 건조수축,수분접촉	원 인	-건조수축,수분접촉
조치방안	• 표면처리	조치방안	-표면처리

【사진 34.3.7】 가로보 손상현황

3) 기 점검 결과 비교

- 금회 정밀조사로 백태,균열부 백태가 신규 조사되었다.

【표 34.3.6】 가로보 기 점검 결과 비교

구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
가로보	백태	m ²	—	—	0.12	1	▲ 0.12	신규손상
	균열부백태	m ²	—	—	0.12	4	▲ 0.12	신규손상

4) 검토의견

- 가로보에 발생한 재료분리의 경우 시공미흡, 다짐부족 등에 의한 손상으로 판단되며, 기능발휘에는 문제가 없으나 내구성확보를 위해 단면보수 조치가 필요하다.
- 가로보에 발생한 백태의 경우, 손상의 진전 방지 및 내구성 확보를 위한 표면보수를 실시하는 것이 바람직 할 것으로 판단된다.

마. 교대

1) 부재의 개요

- 도림천교 교대는 역T형 2기로 구성되어있으며, 기초는 말뚝기초로 시공되어있다. 교대에 대한 외관조사는 도보를 이용한 근접조사를 실시하였다.



【사진 34.3.8】 교대 전경

2) 현장조사 결과

- 교대에 대한 외관조사 결과, 기존손상인 균열(0.3mm미만), 누수흔적이 확인되었다. 교대 법면은 전반적으로 양호한 상태이다.

【표 34.3.7】 교대 외관조사 결과

구분	균열(0.3mm미만) (m/개소)		누수흔적 (m ² /개소)	
A1	—	—	—	—
A2	2.00	1	1.00	1
합계	2.00	1	1.00	1

			
손상현황	• A1 균열 - 보수	손상현황	• A1 표면오염-보수
원 인	• -	원 인	• -
조치방안	• -	조치방안	• -
			
손상현황	• A2 표면오염-보수	손상현황	• A2 균열 (0.2/2.0)
원 인	• -	원 인	• 건조수축, 온도변화, 거푸집 조기탈거 등
조치방안	• -	조치방안	• 표면처리
			
손상현황	• A1 법면 상태양호	손상현황	• A2 누수흔적(0.5×2.0)
원 인	-	원 인	• 우수유입 등
조치방안	-	조치방안	• 표면처리

【사진 34.3.9】 교대 손상현황

3) 기 점검 결과 비교

- 기존 손상인 균열(0.3mm미만), 누수흔적이 조사되었고 손상의 진전은 미미한 것으로 확인되었다. 금회 조사시 균열(0.3mm미만, 이상) 누수흔적이 일부 보수되었고 신규 손상은 없는 것으로 조사되었다.

【표 34.3.8】 교대 기 점검 결과 비교

구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
교대	균열(0.3mm미만)	m	3.30	6	2.00	1	▼ 1.30	일부보수
	균열(0.3mm이상)	m	3.50	7	—	—	▼ 3.50	보수됨
	누수흔적	m ²	7.50	4	1.00	1	▼ 6.50	일부보수

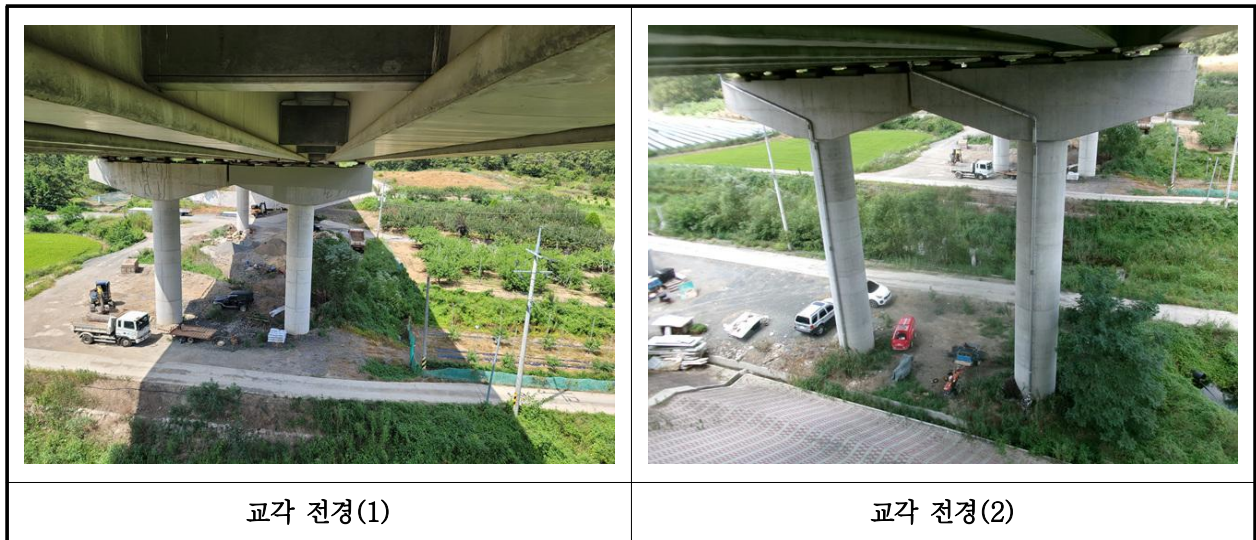
4) 검토의견

- 교대에 발생한 균열의 경우 건조수축 및 온도변화 등에 의한 손상으로 추정되며, 손상의 진전 방지 및 구조물의 내구성 증진을 위한 0.3mm미만 균열의 경우 표면처리를, 0.3mm이상 균열의 경우 주입보수를 실시하는 것이 바람직 할 것으로 판단된다.
- 교대에 신축이음 및 외부에서 유입된 우수로 인한 누수흔적이 조사되었고, 손상의 진전 방지를 위한 신축이음부와 연계한 보수, 표면처리 등의 조치가 필요하며, 주기적인 점검을 통한 주의관찰 후 손상의 재발생 여부를 확인하는 것이 필요하다고 판단된다.

바. 교각

1) 부재의 개요

- 도림천교의 교각은 T형 3기로 구성되어 있으며, 기초는 직접기초로 시공되어있다. 교각에 대한 외관조사는 도보조사, 교량점검차를 통한 근접조사를 실시하였다.



【사진 34.3.10】 교각 전경

2) 현장조사 결과

- 교각에 대한 외관조사 결과, 기존손상인 균열(0.3mm미만), 망상균열이 확인되었고, 손상의 진전은 미미한 상태이다. 교각은 기능발휘에 문제가 없는 상태이다.

【표 34.3.9】 교각 외관조사 결과

구분	균열(0.3mm미만) (m/개소)		망상균열 (㎡/개소)	
P1	—	—	6.00	1
P2	0.60	2	—	—
P3	—	—	16.00	1
합계	0.60	2	22.00	2

			
손상현황	• P1 코핑부 망상균열(5.0×2.0)	손상현황	• P1코핑부 균열부백태(0.2×0.5)-보수
원 인	• 건조수축, 온도변화, 거푸집 조기탈거 등	원 인	• 장기공용, 수분접촉
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 표면보수
			
손상현황	• P2 코핑부 균열(0.2/0.3)	손상현황	• P2 코핑부 누수흔적(0.5×2.0)-보수
원 인	• 건조수축, 온도변화, 거푸집 조기탈거 등	원 인	• 장기공용, 수분접촉
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 표면보수
			
손상현황	• P2 코핑부 망상균열(8.0×2.0)-보수	손상현황	• P2 상부 폐콘크리트퇴적-보수
원 인	• 건조수축, 온도변화, 거푸집 조기탈거 등	원 인	• 정비미흡
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 정비

【사진 34.3.11】 교각 손상현황

			
손상현황	• P3 코핑부 망상균열(8.0×2.0)	손상현황	• P3 코핑부 망상균열(2.0×1.5)-보수
원 인	• 건조수축, 온도변화, 거푸집 조기탈거 등	원 인	• 건조수축, 온도변화, 거푸집 조기탈거 등
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 표면처리

【사진 34.3.12】 교각 손상현황(계속)

3) 기 점검 결과 비교

- 기존손상인 균열(0.3mm미만), 망상균열이 확인되었고, 손상의 진전은 미미한 상태이다. 금회 정밀조사로 인해 균열, 망상균열, 균열부백태, 폐콘크리트 퇴적이 일부 보수되었다.

【표 34.3.10】 교각 기 점검 결과 비교

구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
교각	균열(0.3mm미만)	m	1.50	2	0.60	2	▼ 0.90	일부보수
	망상균열	m ²	54.00	5	22.00	2	▼ 32.00	일부보수
	백태	m ²	0.10	1	—	—	▼ 0.10	일부보수
	균열부백태	m ²	0.25	3	—	—	▼ 0.25	일부보수
	누수흔적	m ²	4.00	4	—	—	▼ 4.00	일부보수
	폐콘크리트퇴적	m ²	10.50	1	—	—	▼ 10.50	일부보수

4) 검토의견

- 교각 코핑부에 발생한 균열, 망상균열은 건조수축, 온도변화 등의 복합적인 원인에 의한 비구조적 소수의 미세균열로서 표면처리를 실시하여 내구성을 확보하는 것이 바람직하다.

사. 기초

1) 부재의 개요

- 도림천교의 기초는 교대 A1~2, 교각 P1~3 직접기초로 시공되어 있으며, 현재 매립되어 있는 상태로 현장조사는 불가하다.

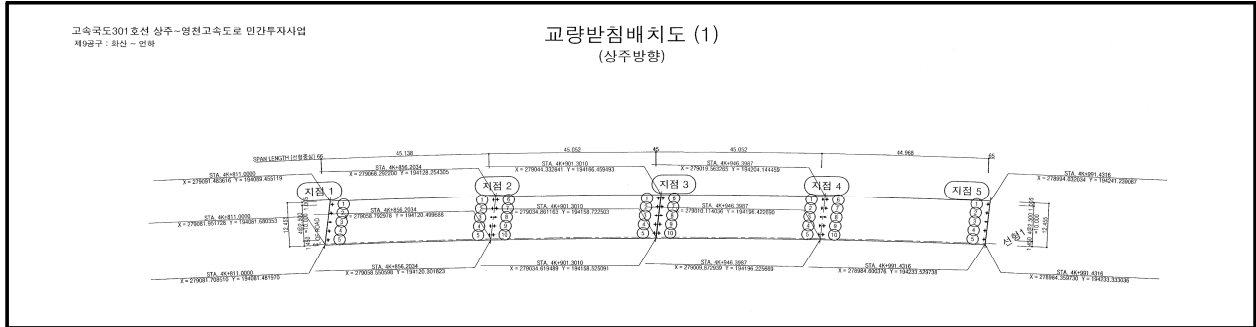


【사진 34.3.12】 기초 전경

아. 교량받침

1) 부재의 개요

- 도림천교의 받침은 탄성고무받침으로 총 40개가 설치되어 있으며, 받침장치의 순번은 한국도로공사 집중점검세부시행 방법에 따라 번호를 부여하여 현장조사를 수행하였다.



【그림 34.3.1】 교량받침 배치도



【사진 34.3.13】 교량받침 전경

2) 현장조사 결과

- 교량받침에 대한 외관조사 결과, 기존손상인 무수축몰탈 및 받침콘크리트 균열, 박리, 박락이 확인되었으며, 추가 진전 및 2차 손상발생은 없는 것으로 조사되었다. 금회 정밀조사로 균열 및 플레이트 부식이 신규 조사되었다.

【표 34.3.11】 교량받침 외관조사 결과

구분	무수축몰탈 균열 (0.3mm미만) (m/개소)		받침콘크리트 균열 (0.3mm미만) (m/개소)		무수축몰탈 박리, 박락 (㎡/개소)		플레이트 부식 (개소/개소)	
A1	—	—	—	—	—	—	—	—
P1	—	—	0.50	2	0.01	1	—	—
P2	—	—	—	—	0.01	1	7.00	7
P3	2.30	8	—	—	—	—	—	—
A2	—	—	—	—	—	—	—	—
합계	2.30	8	0.50	2	0.02	2	7.00	7

			
손상현황	• P1-Sh8 콘크리트 균열(0.1/0.2)	손상현황	• P1-Sh9 몰탈 박락(0.1×0.1)
원 인	• 건조수축, 온도변화	원 인	• 외부충격
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 단면보수
			
손상현황	• P2-Sh3 플레이트 부식	손상현황	• P2-Sh8 플레이트 부식
원 인	• 장기공용, 습기흡착	원 인	• 장기공용, 습기흡착
조치방안	• 재도장	조치방안	• 재도장
			
손상현황	• P3-Sh2 몰탈 균열(0.2/0.2)	손상현황	• P3-Sh6 전경
원 인	• 건조수축, 온도변화	원 인	• -
조치방안	• 표면처리	조치방안	• -

【사진 34.3.14】 교량받침 손상현황

3) 기 점검 결과 비교

- 기존손상인 무수축물탈 및 받침콘크리트 균열, 박리, 박락이 확인되었으며, 추가 진전 및 2차 손상발생은 없는 것으로 조사되었다. 금회 정밀조사로 플레이트 부식이 신규 조사되었다.

【표 34.3.12】 교량받침 기 점검 결과 비교

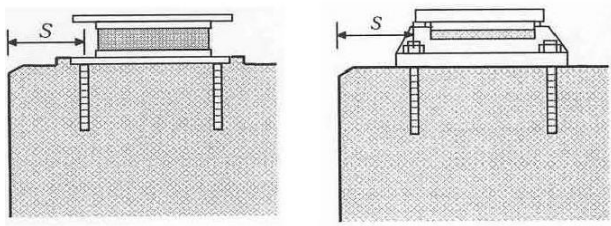
구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
교량 받침	무수축물탈 균열(0.3mm미만)	m	2.30	2	2.30	8	- -	변동없음
	받침콘크리트 균열(0.3mm미만)	m	0.50	2	0.50	2	- -	변동없음
	무수축물탈 박리, 박락	m ²	0.02	2	0.02	2	- -	변동없음
	플레이트 부식	EA	5.00	5	7.00	7	▲ 2.00	신규손상

4) 검토의견

- 무수축물탈, 받침콘크리트에서 발생한 균열은 폭 0.1~0.2mm의 미세균열로 건조수축 및 온도 변화에 의한 손상으로 추정된다. 기 발생한 손상의 경우 교량받침의 거동에 영향을 미칠만한 손상은 아니나, 손상의 진전 방지를 위한 표면처리 등의 보수조치가 필요하다고 판단된다.
- P1 및 P2의 교량받침에서 발생한 무수축물탈 박리 및 박락의 경우 시공미흡, 시공중 외부충격에 의한 손상으로 유추되며, 손상의 진전 방지 및 받침의 원활한 거동을 위한 단면보수 등의 보수조치가 필요하다고 판단된다.
- 플레이트 부식의 경우 습기흡착, 공용기간 증가 등에 의한 손상으로 손상의 진전 방지를 위한 재도장 등의 조치가 요망되며, 거푸집 미제거의 경우 교량받침의 원활한 유지관리를 위한 거푸집 제거 등의 정비가 필요할 것으로 판단된다.

5) 연단거리 검토

- 교대 및 교각의 교좌면은 상부구조로부터 집중하중을 받는 부위이고, 지진시에는 큰 수평력이 작용하는 곳이다. 연단거리가 짧으면 고정단에서는 콘크리트 구체 또는 교량받침이 파손될 수 있고, 가동단에서는 최악의 경우 받침이 벗어나 거더가 낙하할 수도 있다.
- 상부구조의 길이에 따라 ‘도로교설계기준(2009, 국토교통부)’에서는 최소값을 규정하고 있다.



(a) 고무받침

(b) 강재받침

- 거더의 경간길이 100m 이하
: $S(\text{mm}) = 200 + 5L$
 - 거더의 경간길이 100m 이상
: $S(\text{mm}) = 300 + 4L$
- 여기서, L은 경간길이(m)

【그림 34.3.2】 도로교설계기준 연단거리 산출방법



받침장치 연단거리 측정(1)

받침장치 연단거리 측정(2)

【사진 34.3.15】 교량받침장치 연단거리측정

① 연단거리 산출

- 거더 경간길이 ($L=45.0\text{m}$) : $200+5 \times 45 = 425(\text{mm})$

【표 34.3.13】 연단거리 측정 결과

구 분		계산 연단거리 (mm)	실측 연단거리(mm)					검토 결과
			Sh1	Sh2	Sh3	Sh4	Sh5	
A1		425	490	480	480	480	490	O.K
P1	A1측	425	735	740	720	740	750	O.K
	A2측	425	600	620	600	600	610	O.K
P2	A1측	425	470	470	460	460	470	O.K
	A2측	425	450	450	460	460	470	O.K
P3	A1측	425	820	815	900	860	850	O.K
	A2측	425	600	570	580	560	540	O.K
A2		425	600	600	600	590	600	O.K

② 연단거리 검토의견

- 연단거리 측정 결과, 전 개소 모두 실측 연단거리가 계산 연단거리를 상회하고 있는 것으로 측정되어 설계기준을 만족하고 있는 것으로 검토되었다.

6) 교량받침 신축거동상태 검토



【사진 34.3.16】 교량받침 이동량 측정

① 설계기준온도(−5℃ ~ 35℃(보통지방))에 따른 여유량 검토

【표 34.3.14】 교량받침 이동량(설계기준 온도) 산정

구 분	온도변화 (ΔT , °C)		선팽창 계수 (α)	신축거더길이 (L, m)	온도 변화에 의한 이동량(mm)		비고
	동절기	하절기			동절기	하절기	
A1	29.3	10.7	0.00001	45.0	13.2	4.8	
P1	고정단						
P2(A1)	29.3	10.7	0.00001	45.0	13.2	4.8	
P2(A2)	29.3	10.7	0.00001	45.0	13.2	4.8	
P3	고정단						
A2	29.3	10.7	0.00001	45.0	13.2	4.8	
1) 조사당시 온도 : 24.3℃(조사일 : 2025년 9월 19일, 평균온도, 영천)							
2) 검토온도 : −5℃ ~ 35℃(보통지방)							

【표 34.3.15】교량받침 이동량(설계기준 온도) 검토결과

위치		이동량	측정 가동여유량		계산 가동 이동량		허용변위 (mm)
			수축	신장	최대수축	최대신장	
A1	SH1	0	67	67	13.2	4.8	±67
	SH2	0	67	67			±67
	SH3	0	67	67			±67
	SH4	0	67	67			±67
	SH5	0	67	67			±67
P1	고정단						
P2(A1)	SH1	5	72	62	13.2	4.8	±67
	SH2	5	72	62			±67
	SH3	5	72	62			±67
	SH4	5	72	62			±67
	SH5	5	72	62			±67
P2(A2)	SH6	15	82	52	13.2	4.8	±67
	SH7	15	82	52			±67
	SH8	15	82	52			±67
	SH9	15	82	52			±67
	SH10	15	82	52			±67
P3	고정단						
A2	SH1	15	82	52	13.2	4.8	±76
	SH2	15	82	52			±76
	SH3	15	82	52			±76
	SH4	15	82	52			±76
	SH5	15	82	52			±76
주) 판정 : 계산 가동 이동량 ≤ 측정 가동여유량 ⇒ O.K 허용변위 = 유효고무두께의 70%							

② 교량받침 이동량 검토의견

- 계산여유량과 실측여유량의 비교 · 검토결과 가동여유량이 충분한 것으로 조사되었으며, 교량 받침의 이탈 가능성은 없는 상태로 판단된다.

자. 신축이음장치

1) 부재의 개요

- 본 교량의 신축이음장치는 A1, A2에 모노셀조인트, P2에 팽거조인트로 시공된 상태이다. 신축이음장치에 대한 외관조사는 도보를 통해 근접조사를 실시하였다.



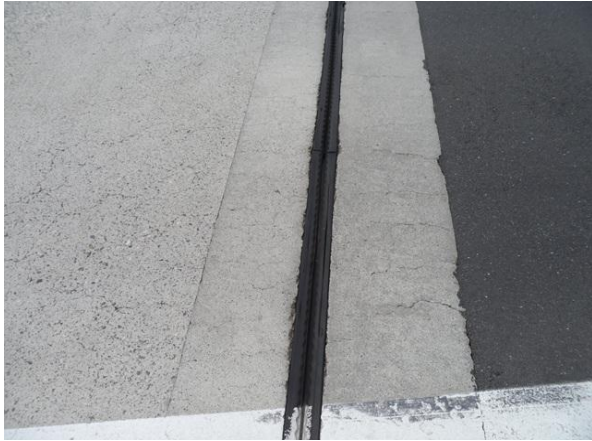
【사진 34.3.17】 신축이음장치 전경

2) 현장조사 결과

- 신축이음에 대한 외관조사 결과, 기존손상인 후타재 균열(0.3mm미만) 및 망상균열, 본체 이물질퇴적, 고무재 파손이 확인되었고, 금회 정밀조사로 본체 고무재 손상이 추가 조사되었다. 신축이음의 가동상태는 양호한 상태이다.

【표 34.3.16】 신축이음장치 외관조사 결과

구분	후타재 균열 (0.3mm미만) (m/개소)		후타재 망상균열 (m ² /개소)		이물질 퇴적 (m/개소)		고무재 파손, 마모 (m/개소)	
A1 (EXP J1)	6.50	13	1.50	1	1.00	1	3.50	1
P2 (EXP J2)	—	—	2.00	1	0.50	1	—	—
A2 (EXP J3)	—	—	1.50	1	—	—	1.50	3
합계	6.50	13	5.00	3	1.50	2	5.00	4

			
손상현황	• A1 고무재 파손(1.0)	손상현황	• A1 후타재 망상균열(0.1/0.5)
원 인	• 장기공용, 열화	원 인	• 장기공용, 열화, 건조수축
조치방안	• 주의관찰	조치방안	• 표면처리
			
손상현황	• P2 후타재 균열(0.4×5.0)	손상현황	• A2 후타재 망상균열(0.5×3.0)
원 인	• 장기공용, 열화, 건조수축	원 인	• 장기공용, 열화, 건조수축
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 표면처리
			
손상현황	• A1 유간 토사 퇴적	손상현황	• P2 하부 상태양호
원 인	• 장기공용, 비산먼지퇴적	원 인	—
조치방안	• 정비	조치방안	—

【사진 34.3.18】 신축이음장치 손상현황

3) 기 점검 결과 비교

- 기존손상인 후타재 균열(0.3mm미만) 및 망상균열, 본체 이물질퇴적, 고무재 파손이 확인되었고, 금회 정밀조사로 본체 고무재 손상이 추가 조사되었다.

【표 34.3.17】 신축이음 기 점검 결과 비교

구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
신축이음	후타재 균열(0.3mm미만)	m	6.50	13	6.50	13	— —	변동없음
	후타재 망상균열	m ²	5.00	3	5.00	3	— —	변동없음
	이물질 퇴적	m	1.50	2	1.50	2	— —	변동없음
	고무재 파손, 마모	m	2.50	4	5.00	4	▲ 2.50	신규손상

4) 검토의견

- 후타재 균열(0.3mm미만) 및 망상균열은 장기공용, 건조수축, 열화 등으로 인한 손상으로, 손상의 진전 방지 및 내구성 증진을 위한 표면처리 등의 보수조치가 필요하다고 판단된다.
- 신축이음 본체에 발생된 이물질 퇴적의 경우 공용기간 증가에 의한 손상으로 신축이음의 원활한 거동을 위한 주기적인 정비가 필요할 것으로 판단된다.
- 신축이음에 발생한 고무재 파손은 차량 통행하중 및 충격, 열화 등으로 인한 손상으로 판단되며, 주의관찰 및 손상의 진전여부 파악 등의 유지관리가 필요하고 손상의 진전시 적절한 보수를 실시하는 것이 바람직하다.

5) 신축이음 거동상태 검토

① 설계기준온도(-5℃ ~ 35℃(보통지방))에 따른 여유량 검토

구분	계산방법	비고																			
이론 신축량	- 온도변화에 의한 이동량 $\Delta l_t = \Delta T \cdot \alpha \cdot L$ - 여기서, Δl_t : 온도변화에 의한 이동량 ΔT : 온도변화 범위(기상청 자료참조) α (강재): 1.2×10^{-5}, α (콘크리트): 1.0×10^{-5} - L : 신축보의 길이(mm)																				
소요 신축량	- 소요 가동량 산정 - 조사일 : 2025. 9. 03. 기온 적용: 25.4℃(일평균) ΔT(신장시) : 35.0℃-25.4℃ = 9.6℃ ΔT(수축시) : -5℃-(25.4℃) = 30.4℃ Δl_t(최소필요유간) : $\Delta T \times \alpha \times L$ - 형식별 온도변화범위(℃)<table><tr><th colspan="2">교량형식</th><th>보통지방</th><th>한랭지방</th><th>선팽창계수 α (/℃)</th></tr><tr><td rowspan="2">강 교</td><td>상로교</td><td>-10~+40</td><td>-20~+40</td><td>1.2×10^{-5}</td></tr><tr><td>하로교, 강바닥판교</td><td>-10~+50</td><td>-20~+40</td><td>1.2×10^{-5}</td></tr><tr><td colspan="2">RC, PSC교</td><td>-5~+35</td><td>-15~+35</td><td>1.0×10^{-5}</td></tr></table>	교량형식		보통지방	한랭지방	선팽창계수 α (/℃)	강 교	상로교	-10~+40	-20~+40	1.2×10^{-5}	하로교, 강바닥판교	-10~+50	-20~+40	1.2×10^{-5}	RC, PSC교		-5~+35	-15~+35	1.0×10^{-5}	 
교량형식		보통지방	한랭지방	선팽창계수 α (/℃)																	
강 교	상로교	-10~+40	-20~+40	1.2×10^{-5}																	
	하로교, 강바닥판교	-10~+50	-20~+40	1.2×10^{-5}																	
RC, PSC교		-5~+35	-15~+35	1.0×10^{-5}																	

【사진 34.3.19】 신축이음 유간 측정방법

【표 34.3.18】 신축이음 신축이동량 산정

구 분	온도변화 (ΔT , ℃)		선팽창 계수 (α)	신축거더 길이 (L, m)	온도 변화에 의한 이동량(mm)		신축이음 실측유간 (mm)	바닥판 실측유간 (mm)	거더 실측유간 (mm)	비고
	동절기	하절기			동절기	하절기				
A1	30.4	9.6	0.00001	45.0	13.7	4.3	38.0	30.0	145.0	
P2	30.4	9.6	0.00001	90.0	27.4	8.6	25.0	67.0	404.0	
A2	30.4	9.6	0.00001	45.0	13.7	4.3	18.0	35.0	70.0	
1) 조사당시 온도 : 25.4℃(조사일 : 2025년 9월 03일, 평균온도, 영천) 2) 검토온도 : -5℃ ~ 35℃(보통지방)										

【표 34.3.19】 신축이음장치 및 바닥판 단부 가동여유량 검토결과

구 분		계산 이동량(mm)		점검당시 싹유간 (mm) ③	허용량 (mm) ④	신축 여유량(mm)		수축 검토 결과	신장 검토 결과
		최대 수축시 ①	최대 신장시 ②			최대 수축시 ④-(①+③)	최대 신장시 (③-②)		
A1	신축이음	13.7	4.3	30.0	60	16.3	25.7	OK	OK
	바닥판	13.7	4.3	31.0	-	-	26.7	-	OK
	거더	13.7	4.3	145.0	-	-	140.7	-	OK
P2	신축이음	27.4	8.6	25.0	120	67.6	16.4	OK	OK
	바닥판	27.4	8.6	67.0	-	-	58.4	-	OK
	거더	27.4	8.6	404.0	-	-	395.4	-	OK
A2	신축이음	13.7	4.3	18.0	60	28.3	13.7	OK	OK
	바닥판	13.7	4.3	35.0	-	-	30.7	-	OK
	거더	13.7	4.3	70.0	-	-	65.7	-	OK
주) 판정 : $0.0\text{mm} \leq \text{신축 여유량} \leq \text{허용량} \Rightarrow \text{O.K}$									

6) 신축거동상태 검토의견

- 신축이음장치에 대한 싹유간은 바닥판, 거더, 신축이음 유간 중 여유량이 가장 작은 신축이음 유간으로 검토하였고, 검토온도에 대한 충분한 여유량을 확보하고 있는 것으로 평가되었다.

차. 교면포장

1) 부재의 개요

- 도림천교의 바닥판 상면에 위치하여 차량에서 발생하는 진동을 흡수·분산시키고, 외부의 불리한 환경조건에 대해서 바닥판을 보호하는 역할을 하는 교면포장은 콘크리트 포장으로 되어 있다.



【사진 34.3.20】 교면포장 전경

2) 현장조사 결과

- 교면포장에 대한 외관조사 결과, 기존손상인 본선구간 전구간 망상균열, 파손이 확인되었고, 손상부의 진전은 미미한 상태이다.

【표 34.3.20】 교면포장 외관조사 결과

구분	망상균열 (m ² /개소)		포장파손 (m ² /개소)	
S1	240.0	1	0.01	1
S2	240.0	1	0.01	1
S3	240.0	1	—	—
S4	240.0	1	—	—
합계	960.0	4	0.02	2

			
손상현황	• S1 포장파손 (0.1m×0.1m)	손상현황	• S2 망상균열 (40.0m×6.0m)
원 인	• 장기공용, 중차량 반복통행	원 인	• 장기공용, 건조수축, 중차량 반복통행
조치방안	• 단면보수	조치방안	• 표면처리
			
손상현황	• S3 망상균열 (40.0×6.0)	손상현황	• S2 포장파손 (0.1×0.1)
원 인	• 장기공용, 건조수축, 중차량 반복통행	원 인	• 장기공용, 중차량 반복통행
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 단면보수
			
손상현황	• S3 망상균열 (40.0×6.0)	손상현황	• S4 망상균열 (40.0×6.0)
원 인	• 장기공용, 건조수축, 중차량 반복통행	원 인	• 장기공용, 건조수축, 중차량 반복통행
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 표면처리

【사진 34.3.21】 교면포장 손상현황

3) 기 점검 결과 비교

- 기존손상인 본선구간 전구간 망상균열, 파손이 확인되었고, 손상부의 진전은 미미한 상태이다.

【표 34.3.21】 교면포장 기 점검 결과 비교

구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
교면포장	망상균열	m ²	960.00	4	960.00	4	— —	변동없음
	포장파손	m ²	0.02	2	0.02	2	— —	변동없음

4) 검토의견

- 교면포장에 발생된 망상균열의 경우 건조수축, 우수유입, 중차량 반복통행, 공용기간 증가 등의 복합적인 원인으로 인한 손상으로 판단되며, 손상의 진전 방지 및 차량의 주행성 확보를 위한 표면처리 등의 조치가 요망된다.
- 포장파손의 경우 중차량 반복통행, 공용기간 증가 등의 복합적인 원인으로 인한 손상으로 판단되며, 손상의 진전 방지 및 차량의 주행성 확보를 위한 단면보수 등의 조치가 요망된다.

카. 배수시설

1) 부재의 개요

- 도림천교는 교량의 횡단구배 특성에 따라 교량의 우측에 배수시설이 설치되어 있다.



【사진 34.3.22】 배수시설 전경

2) 현장조사 결과

- 배수시설에 대한 외관조사 결과, 손상이 없는 양호한 상태인 것으로 조사되었다.

【표 34.3.22】 배수시설 외관조사 결과

구분	상태양호	
S1	—	—
S2	—	—
S3	—	—
S4	—	—
합계	—	—

			
손상현황	• 배수관 상태양호	손상현황	• 배수관 상태양호
원 인	—	원 인	—
조치방안	—	조치방안	—

【사진 34.3.23】 배수시설 손상현황

3) 기 점검 결과 비교

- 손상이 없는 양호한 상태인 것으로 조사되었다.

【표 34.3.23】 배수시설 기 점검 결과 비교

구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
배수시설	상태양호	—	—	—	—	—	— —	변동없음

4) 검토의견

- 배수시설은 현재 양호한 상태이며, 공용기간 경과 및 비산물퇴적 등의 원인으로 이물질퇴적, 체수, 배수관 부식 등의 손상이 발생할 수 있으므로, 주기적인 정비를 통해 원활한 배수를 유지하는 것이 필요하다.

타. 방호벽

1) 부재의 개요

- 차량의 차도이탈 방지, 사고시 완충작용 등의 기능을 하는 방호울타리는 철근콘크리트 구조로 설치되어있다.



【사진 34.3.24】 방호벽 및 중앙분리대 전경

2) 현장조사 결과

- 방호벽에 대한 외관조사 결과, 기존손상인 균열(0.3mm미만), 균열부백태가 확인되었고, 진전은 미미한 상태이다. 금회 조사로 균열이 추가 발견되었다.

【표 34.3.24】 방호벽 및 중앙분리대 외관조사 결과

구분	균열(0.3mm미만) (m/개소)		균열부백태 (㎡/개소)	
S1	1.50	1	0.90	2
S2	3.00	2	—	—
S3	—	—	—	—
S4	1.50	1	—	—
합계	6.00	4	0.90	2

			
손상현황	• S2 방호벽 균열(0.2/1.5)	손상현황	• S1 중분대 균열부백태 (0.2×0.9)
원 인	• 건조수축, 장기공용	원 인	• 건조수축, 장기공용
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 표면처리

【사진 34.3.25】 방호벽 및 중앙분리대 외관조사 결과

3) 기 점검 결과 비교

- 기존손상인 균열(0.3mm미만), 균열부백태가 확인되었고, 진전은 미미한 상태이다. 금회 균열이 추가 발견되었다.

【표 34.3.25】 방호벽 및 중분대 기 점검 결과 비교

구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
방호벽 및 중분대	균열(0.3mm미만)	m	4.50	3	6.00	4	▲ 1.50	신규손상
	균열부백태	m ²	0.90	2	0.90	2	— —	변동없음

4) 검토의견

- 방호벽에 발생된 균열(0.3mm미만), 균열부백태의 경우 건조수축 및 거푸집 조기탈거, 공용기간 증가, 균열부 우수유입에 의한 손상으로 판단되며, 손상의 진전 방지 및 내구성 증진을 위한 표면처리 등의 보수조치가 필요하다고 판단된다.

파. 교량 점검시설

1) 부재의 개요

- 도림천교의 점검통로는 교량 상면 갓길을 이용하여 출입가능하며, A1, A2에 철근콘크리트 계단이 설치되어 있다.



【사진 34.3.26】 교량 점검시설 전경

2) 현장조사 결과

- 교대에 설치된 점검통로 조사 시 콘크리트 상태 등을 중점적으로 조사하였으며, 전반적으로 양호한 상태다.

【표 34.3.26】 교량 점검시설 외관조사 결과

구분	상태양호	
A1	—	—
A2	—	—
합계	—	—

			
손상현황	• A1 상태양호	손상현황	• A2 상태양호
원 인	• -	원 인	• -
조치방안	• -	조치방안	• -

【사진 34.3.27】 교량 점검시설 손상현황

3) 기 점검 결과 비교

- 전반적으로 양호한 상태다.

【표 34.3.27】 교량점검시설 기 점검 결과 비교

구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
교량 점검시설	상태양호	-	-	-	-	-	- -	변동없음

4) 검토의견

- 점검시설은 현재 전반적으로 양호한 상태로 확인되었으며, 주기적인 관찰을 실시하는 유지관리가 필요하다.

하. 공중이 이용하는 부위

공중이 이용하는 부위는 추락방지시설, 도로포장, 도로부 신축이음부, 환기구 등의 덮개가 있다.

1) 추락방지시설

공중이 이용하는 부위 중 추락방지시설은 “현장조사 결과 - 방호벽”에 기입된 사항으로 대체하였다.

2) 도로포장

공중이 이용하는 부위 중 도로포장은 “현장조사 결과 - 교면포장”에 기입된 사항으로 대체하였다.

3) 도로부 신축이음부

공중이 이용하는 부위 중 도로부 신축이음부는 “현장조사 결과 - 신축이음장치”에 기입된 사항으로 대체하였다.

4) 환기구 등의 덮개

공중이 이용하는 부위 중 환기구 등의 덮개는 미설치된 상태이다.

34.3.3 영천방향 외관조사 결과

가. 바닥판 하면

1) 부재의 개요

- 도림천교는 총 4경간으로 이루어져 있으며, 연장은 L=180.0m 폭 12.15m(2차로)로 바닥판은 철근콘크리트로 시공되어있다.
- 바닥판하면에 대한 현장조사는 교량점검차를 이용한 근접조사를 실시하였다.



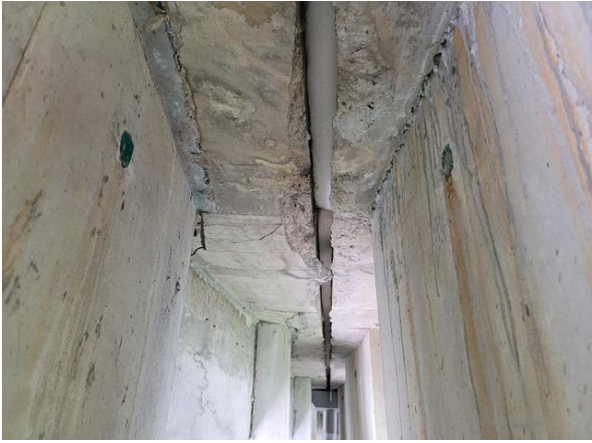
【사진 34.3.28】 바닥판하면 전경

2) 현장조사 결과

- 바닥판하면에 대한 외관조사 결과, 균열부 백태와 파손, 재료분리가 확인되었다.

【표 34.3.28】 바닥판하면 현장조사 결과

구분	균열부백태 (㎡/개소)		재료분리 (㎡/개소)		파손 (㎡/개소)	
S1	—	—	—	—	—	—
S2	0.25	1	—	—	0.20	1
S3	—	—	—	—	0.40	1
S4	0.03	1	0.03	1	—	—
합계	0.28	2	0.03	1	0.60	2

			
손상현황	• S2 파손 (1.0×0.2)	손상현황	• S4 균열부 백태(0.1×0.25)
원 인	• 시공미흡, 물리적 충격 등	원 인	• 장기공용, 수분접촉
조치방안	• 단면보수	조치방안	• 표면보수

【사진 34.3.29】 바닥판하면 손상현황

3) 기 점검 결과 비교

- 기존손상인 타설불량은 보수되었고 외관조사 결과, 균열부 백태와 파손,재료분리가 확인되었다.

【표 34.3.29】 바닥판하면 기 점검 결과 비교

구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)		비고
			물량	개소	물량	개소			
바닥판하면	타설불량	m ²	0.45	1	—	—	—	—	보수완료
	균열부백태	m ²	—	—	0.28	2	▲	0.28	신규손상
	재료분리	m ²	—	—	0.03	1	▲	0.03	신규손상
	파손	m ²	—	—	0.60	2	▲	0.60	신규손상

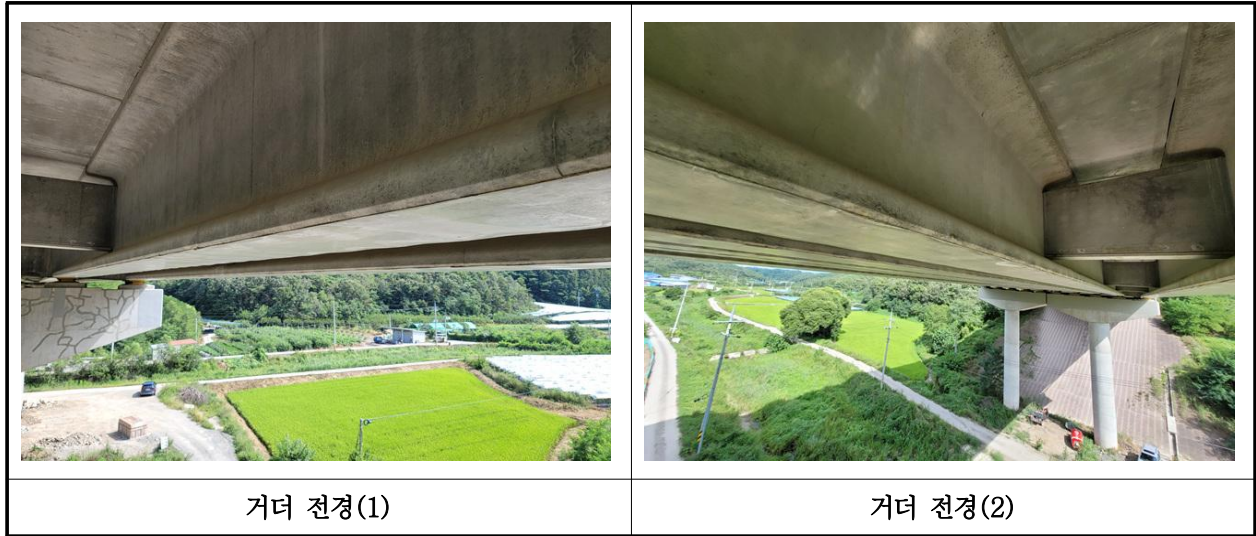
4) 검토의견

- 바닥판하면의 재료분리의 경우 시공미흡, 다짐부족 등에 의한 손상으로 판단되며, 기능발휘에는 문제가 없으나 내구성확보를 위해 단면보수 조치가 필요하다.
- 조사된 균열부백태의 경우, 손상의 진전 방지 및 내구성 확보를 위한 표면보수를 실시하는 것이 바람직 할 것으로 판단된다.
- 바닥판하면에 발생한 파손은 시공미흡, 외부충격 등에 의한 손상으로 판단되며, 내구성 확보 차원에서 단면보수를 실시하는 것이 요구된다.

나. DR Girder

1) 부재의 개요

- 바닥판으로부터 전달되는 상부하중을 지지하고 교량받침으로 하중을 전달하는 역할을 하는 DR Girder는 5열로 시공되었으며, 근접육안조사를 위하여 교량점검차를 이용하여 외관조사를 실시하였다.



【사진 34.3.30】 거더 전경

2) 현장조사 결과

- 거더에 대한 외관조사 결과, 망상균열이 보수되어 양호한 상태인 것으로 조사되었다.

【표 34.3.30】 거더 외관조사 결과

구분	상태양호	
S1	—	—
S2	—	—
S3	—	—
S4	—	—
합계	—	—

			
손상현황	• S2-G5 망상균열-보수	손상현황	• 거더 상태양호
원 인	• -	원 인	-
조치방안	• -	조치방안	-

【사진 34.3.31】 거더 손상현황

3) 기 점검 결과 비교

- 금회 망상균열이 보수되어 양호한 상태인 것으로 조사되었다.

【표 34.3.31】 거더 기 점검 결과 비교

구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
거더	망상균열	m ²	4.00	1	-	-	▼ 4.00	보수완료

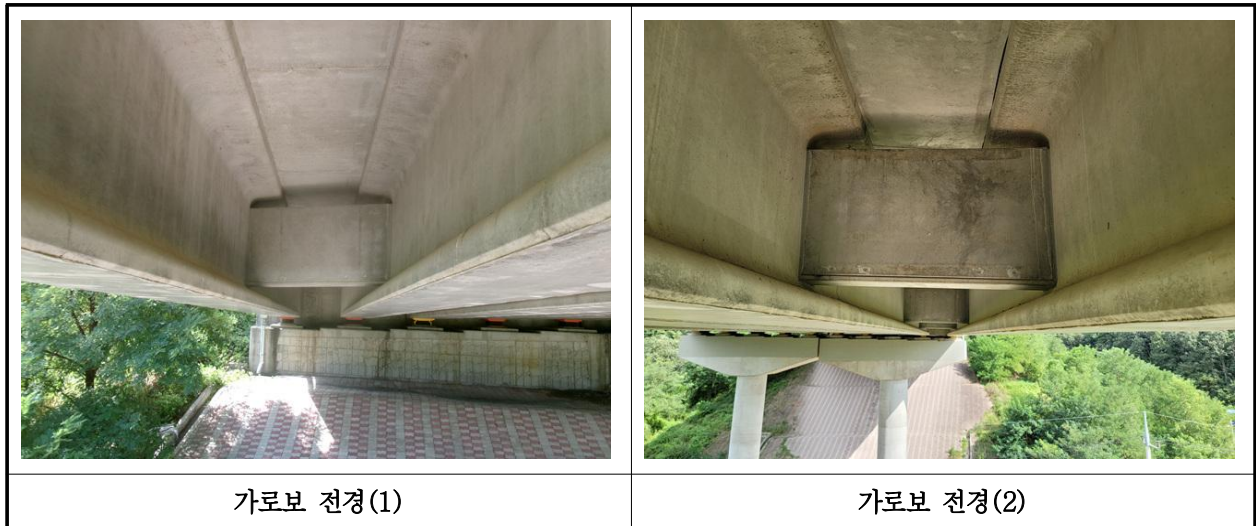
4) 검토의견

- 거더에 망상균열이 보수되어 현재 상태는 손상이 없는 양호한 상태인 것으로 조사되었다.

다. 가로보(2차부재)

1) 부재의 개요

- 공용기간 중 주거터의 횡변형 방지와 하중 횡분배 역할을 하는 가로보는 콘크리트로 시공되어 있으며, 조사방법은 거터와 동일한 방법으로 교량점검차를 통한 근접조사를 실시하였다.



【사진 34.3.32】 가로보 전경

2) 현장조사 결과

- 가로보에 대한 외관조사 결과, 기존손상인 재료분리와 백태가 보수되었고, 금회 정밀조사로 파손이 1개소 추가 조사되었다. 가로보는 기능발휘에는 문제가 없는 상태이다.

【표 34.3.32】 가로보 현장조사 결과

구분	파손 (㎡/개소)	
S1	0.12	1
S2	—	—
S3	—	—
S4	—	—
합계	0.12	1

			
손상현황	• S2-G4~5 파손(0.3×0.4)	손상현황	• S4-G2~3 백태(0.2×1.0)-보수
원 인	• 시공미흡, 물리적 충격 등	원 인	• -
조치방안	• 단면보수	조치방안	• -

【사진 34.3.33】 가로보 손상현황

3) 기 점검 결과 비교

- 기 손상인 재료분리 백태는 보수된 것으로 조사되었고, 금회 점검시 파손이 신규 조사되었다.

【표 34.3.33】 가로보 기 점검 결과 비교

구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
가로보	재료분리	m ²	0.45	1	-	-	▼ 0.45	보수완료
	백태	m ²	0.40	2	-	-	▼ 0.40	보수완료
	파손	m ²	-	-	0.12	1	▲ 0.12	신규손상

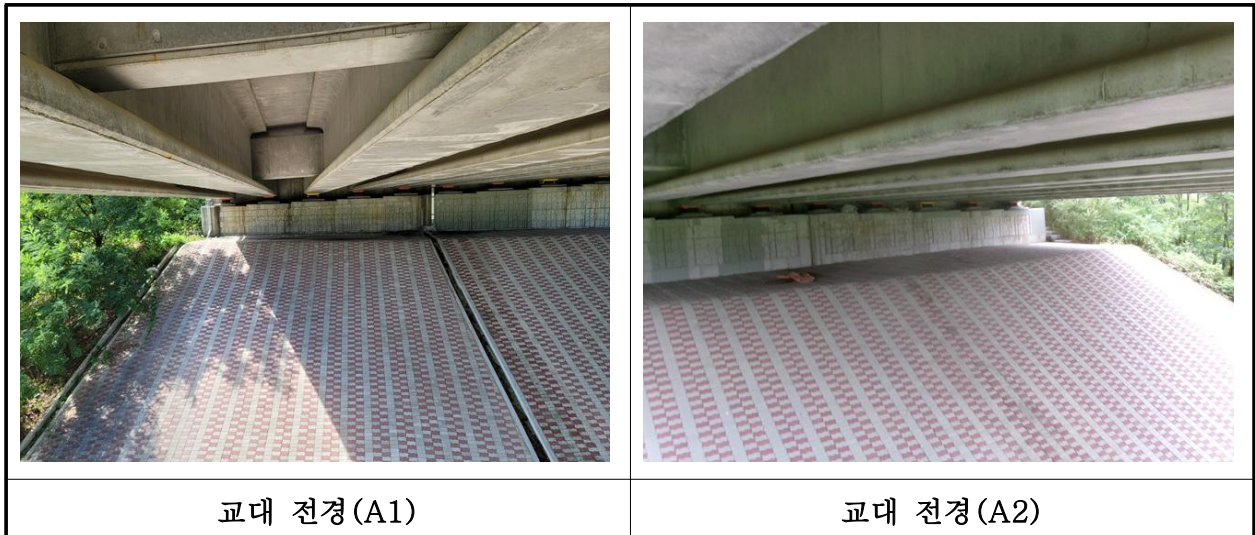
4) 검토의견

- 가로보에 발생한 파손의 경우 장기공용, 시공미흡, 다짐불량에 의한 손상으로 구조물에 영향을 미치는 중대한 손상은 아니나 손상의 진전 방지 및 내구성 증진 차원의 단면보수, 단면보수(방청) 등의 보수를 실시하는 것이 바람직하다고 판단된다.

라. 교대

1) 부재의 개요

- 도림천교 교대는 역T형 2기로 구성되어있으며, 기초는 말뚝기초로 시공되어있다. 교대에 대한 외관조사는 도보를 이용한 근접조사를 실시하였다.



【사진 34.3.34】 교대 전경

2) 현장조사 결과

- 교대에 대한 외관조사 결과, 기존손상인 균열(0.3mm미만)이 확인되었고, 금회 추가 발생한 손상은 누수흔적, 법면 블럭이격이 조사되었다. 교대 법면은 전반적으로 양호한 상태이다.

【표 34.3.34】 교대 외관조사 결과

구분	균열(0.3mm미만) (m/개소)		누수흔적 (m/개소)		법면 블럭이격 (m/개소)	
A1	—	—	—	—	—	—
A2	0.50	1	1.00	1	3.00	1
합계	0.50	1	1.00	1	3.00	1

			
손상현황	• A1 균열(0.3mm이상)-보수	손상현황	• A1 백태(0.1×0.2)-보수
원 인	• -	원 인	• -
조치방안	• -	조치방안	• -
			
손상현황	• A2 균열(0.3mm미만)	손상현황	• A2 망상균열(1.0×1.0)-보수
원 인	• 건조수축, 온도변화, 거푸집 조기탈거 등	원 인	• -
조치방안	• 표면처리	조치방안	• -
			
손상현황	• A2 누수흔적 (0.5×2.0)	손상현황	• A2 법면 블록이격 (L=3.0m)
원 인	• 신축이음부 우수유입 등	원 인	• 장기공용, 법면 다짐부족 등
조치방안	• 주의관찰	조치방안	• 주의관찰

【사진 34.3.35】 교대 손상현황

3) 기 점검 결과 비교

- 기존손상인 균열(0.3mm미만)이 확인되었고, 균열과 망상균열,백태가 보수완료되었고 금회 점검시 누수흔적과 법면 블록이격이 신규 조사되었다.

【표 34.3.35】 교대 기 점검 결과 비교

구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
교대	균열(0.3mm미만)	m	2.50	5	0.50	1	▼ 2.00	일부보수
	균열(0.3mm이상)	m	1.50	3	—	—	▼ 1.50	보수완료
	망상균열	m ²	1.00	1	—	—	▼ 1.00	보수완료
	백태	m ²	0.02	1	—	—	▼ 0.02	보수완료
	누수흔적	m	—	—	1.00	1	▲ 1.00	신규손상
	법면 블록이격	m	—	—	3.00	1	▲ 3.00	신규손상

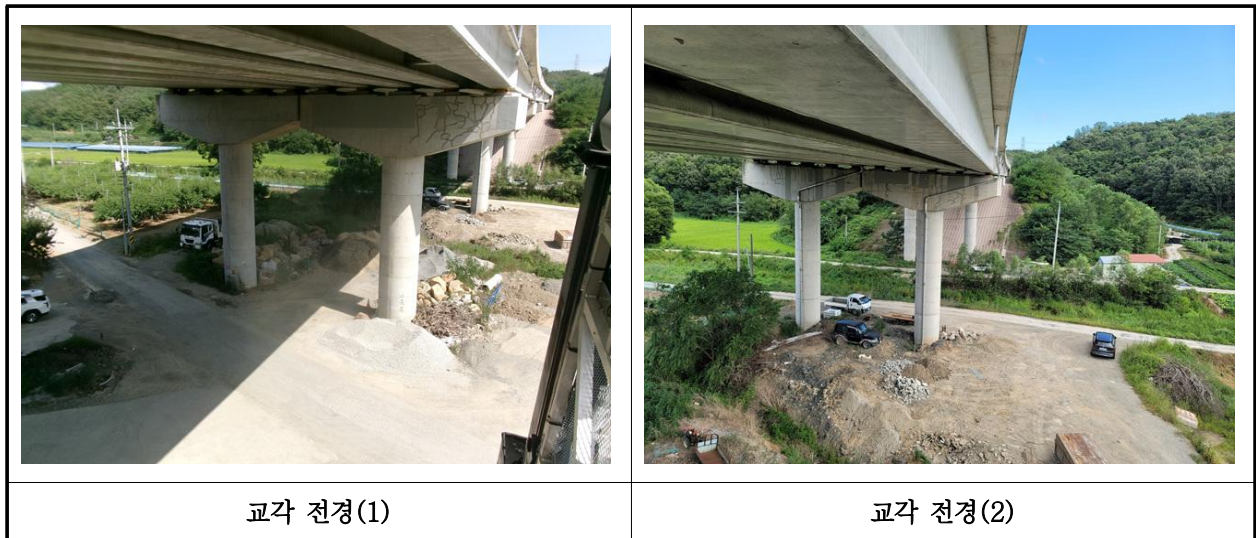
4) 검토의견

- 교대 벽체에 발생한 균열(0.3mm미만)의 경우 건조수축 및 온도변화에 의한 손상으로 판단된다. 발생한 손상부의 경우 균열의 규모 및 방향성 등을 고려할 때 비구조적 손상으로 추정되며, 손상의 진전 방지 및 구조물의 내구성 증진을 위한 표면처리, 주입보수 등의 보수조치가 필요하다고 판단된다.
- 교대 법면에 발생한 블록 이격의 경우 법면 다짐부족에 의한 손상으로 추정되며, 손상의 범위가 미미한 상태로, 보수보다는 주기적인 점검을 통한 주의관찰 후 손상의 진전 시 적절한 조치를 취하는 것이 바람직 할 것으로 판단된다.
- 조사된 누수흔적은 교대에 신축이음을 통한 우수유입으로 인한 손상으로 확인되었고, 손상부는 주기적인 점검을 통한 손상의 진전여부 확인 후 진전시 신축이음과 연계한 보수, 표면처리 등의 유지관리가 요구된다.

마. 교각

1) 부재의 개요

- 도림천교의 교각은 T형 3기로 구성되어 있으며, 기초는 직접기초로 시공되어있다. 교각에 대한 외관조사는 도보, 교량점검차를 통한 근접조사를 실시하였다.



【사진 34.3.36】 교각 전경

2) 현장조사 결과

- 교각에 대한 외관조사 결과, 기존손상인 망상균열이 확인되었고, 손상의 진전은 미미한 상태이다. 기존에 있던 균열과 페콘크리트퇴적은 보수되었다. 교각은 기능발휘에 문제가 없는 상태이다.

【표 34.3.36】 교각 외관조사 결과

구분	망상균열 (m ² /개소)	
P1	—	—
P2	—	—
P3	20.00	1
합계	20.00	1

	
손상현황	• P1 코핑부 균열(0.2mm/0.5)-보수
원 인	• -
조치방안	• -
	
손상현황	• P1 코핑부 망상균열(5.0×1.5)-보수
원 인	• -
조치방안	• -
	
손상현황	• P2 상부 폐콘크리트퇴적-보수
원 인	• -
조치방안	• -
	손상현황
	• P3 코핑부 망상균열(8.0×2.0)
	원 인
	• 건조수축, 온도변화, 거푸집 조기탈거 등
	조치방안
	• 표면처리

【사진 34.3.37】 교각 손상현황

3) 기 점검 결과 비교

- 기존손상인 균열,망상균열,폐콘크리트퇴적은 모두 보수가 확인되었고 금회 정밀조사로 인해 망상균열이 추가 조사되었다.

【표 34.3.37】 교각 기 점검 결과 비교

구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
교각	균열(0.3mm미만)	m	20.50	25	—	—	▼ 20.50	보수완료
	망상균열	m ²	24.50	3	20.00	1	▼ 4.50	일부보수
	폐콘크리트 퇴적	m ²	7.00	1	—	—	▼ 7.00	보수완료

4) 검토의견

- 교각의 기둥부 및 코핑부에 발생된 망상균열의 경우 건조수축, 온도변화에 의한 손상으로 유추되며, 현재 손상의 경우 폭 0.3mm미만의 경미한 표면균열로 비구조적 손상인 것으로 판단된다. 기 손상부의 경우 손상의 진전 방지 및 구조물의 내구성 증진을 위한 표면처리 등의 보수조치가 필요하다고 판단된다.

바. 기초

1) 부재의 개요

- 도림천교의 기초는 교대 A1~2, 교각 P1~3 직접기초로 시공되어 있으며, 현재 매립되어 있는 상태로 현장조사는 불가하다.

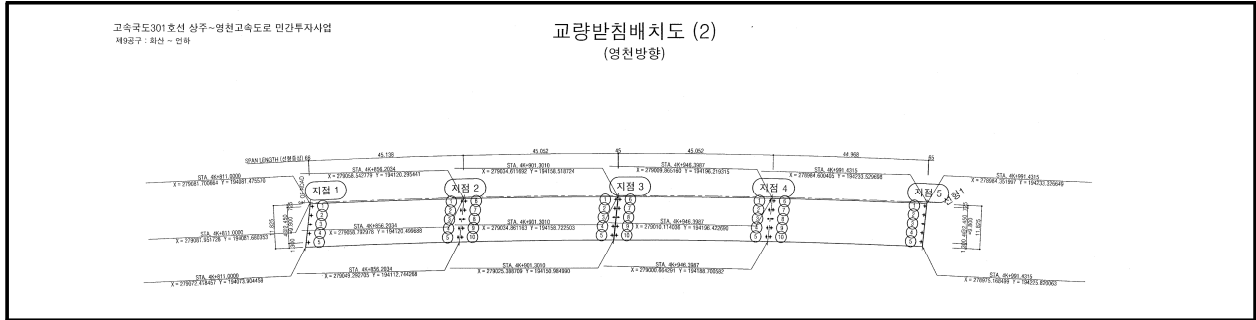
	
교대 A1 기초 전경	교대 A2 기초 전경
	
교각 P1 기초 전경	교각 P2 기초 전경
	
교각 P3 기초 전경	교각 P3 기초 전경

【사진 34.3.12】 기초 전경

사. 교량받침

1) 부재의 개요

- 도림천교의 받침은 탄성고무받침으로 총 40개가 설치되어 있으며, 받침장치의 순번은 한국도로공사 집중점검세부시행 방법에 따라 번호를 부여하여 현장조사를 수행하였다.



【그림 34.3.3】 교량받침 배치도



【사진 34.3.38】 교량받침 전경

2) 현장조사 결과

- 교량받침에 대한 외관조사 결과, 기존손상인 무수축물탈 및 받침콘크리트 균열, 박락, 스토퍼 간섭이 확인되었으며, 금회 정밀조사로 콘크리트 철근노출, plate부식이 신규 조사되었다.

【표 34.3.38】 교량받침 외관조사 결과

구분	무수축물탈 균열 (0.3mm미만) (m /개소)		받침콘크리트 균열 (0.3mm미만) (m /개소)		무수축물탈 박락 (㎡/개소)		스토퍼 간섭 (개소/개소)		콘크리트 철근노출 (㎡/개소)		plate 부식 (개소/개소)	
A1	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
P1	0.60	3	0.20	1	—	—	—	—	—	—	—	—
P2	—	—	—	—	0.01	1	2.00	2	0.02	1	2.00	2
P3	4.40	19	0.90	3	—	—	—	—	—	—	—	—
A2	0.80	4	0.20	1	—	—	—	—	—	—	—	—
합계	5.80	26	1.30	5	0.01	1	2.00	2	0.02	1	2.00	2

			
손상현황	• A2-Sh3 몰탈 균열 (0.1mm/0.2)	손상현황	• P2-Sh2 몰탈 균열 (0.1×0.2)
원 인	• 건조수축, 온도변화	원 인	• 외부충격
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 단면보수
			
손상현황	• P2-Sh3 스토퍼 간섭	손상현황	• P3-Sh1 몰탈 균열 (0.2mm/0.2)
원 인	• 장기공용, 횡방향 밀림	원 인	• 건조수축, 온도변화
조치방안	• 주의관찰	조치방안	• 표면처리
			
손상현황	• P3-Sh2 몰탈 균열 (0.2mm/0.2)	손상현황	• P3-Sh3 콘크리트 균열 (0.1mm/0.3)
원 인	• 건조수축, 온도변화	원 인	• 건조수축, 온도변화
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 표면처리

【사진 34.3.39】 교량받침 손상현황

3) 기 점검 결과 비교

- 기존손상인 무수축물탈 및 받침콘크리트 균열, 박락, 스토퍼 간섭이 확인되었으며, 금회 정밀 조사로 plate부식과 콘크리트 철근 노출이 신규 조사되었다.

【표 34.3.39】 교량받침 기 점검 결과 비교

구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
교량 받침	무수축물탈 균열(0.3mm미만)	m	5.00	22	5.80	26	▲ 0.80	신규손상
	받침콘크리트 균열(0.3mm미만)	m	1.10	4	1.30	5	▲ 0.20	신규손상
	무수축물탈 박락	m ²	0.01	1	0.01	1	— —	변동없음
	스토퍼 간섭	EA	2.00	2	2.00	2	— —	변동없음
	받침콘크리트 철근 노출	m ²	—	—	0.02	1	▲ 0.02	신규손상
	plate 부식	EA	—	—	2.00	2	▲ 2.00	신규손상

4) 검토의견

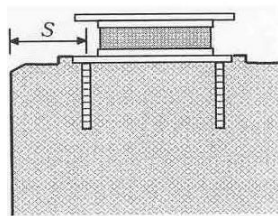
- 무수축물탈, 받침콘크리트에서 발생한 균열은 폭 0.1~0.2mm의 미세균열로 건조수축 및 온도 변화에 의한 손상으로 추정된다. 기 발생한 손상의 경우 교량받침의 거동에 영향을 미칠만한 손상은 아니나, 손상의 진전 방지를 위한 표면처리 등의 보수조치가 필요하다고 판단된다.
- 무수축물탈 박락의 경우 시공미흡, 시공중 외부충격에 의한 손상으로 유추되며, 손상의 진전 방지 및 받침의 원활한 거동을 위한 단면보수 등의 보수조치가 필요하다고 판단된다.
- 교량받침에 발생한 스토퍼 간섭의 경우 교량받침의 횡방향 거동에 의한 손상으로 점검일 현재 스토퍼 및 플레이트, 거더 등에 2차손상은 발생되지 않은 상태이다. 기 발생한 손상부의 경우 현재 단계에서 보수보다는 주기적인 점검을 통한 주의관찰 후 주변부재 손상 발생시 프리셋팅 등의 조치를 취하는 것이 바람직 할 것으로 판단된다.
- 조사된 플레이트 부식의 경우 공용기간 증가, 습기흡착, 시공미흡 등에 의한 손상으로 판단되며, 손상의 진전 방지를 위한 재도장 등의 조치를 취하는 것이 바람직 할 것으로 판단된다.
- 조사된 철근노출의 경우 시공미흡, 다짐미흡, 거푸집 조기탈형 등에 의한 손상으로 판단되며, 내구성 확보 차원에서 단면보수, 단면보수(방청)를 실시하는 것이 요구된다.

5) 연단거리 검토

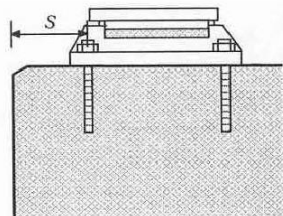
- 교대 및 교각의 교좌면은 상부구조로부터 집중하중을 받는 부위이고, 지진시에는 큰 수평력이 작용하는 곳이다. 연단거리가 짧으면 고정단에서는 콘크리트 구체 또는 교량받침이 파손될

수 있고, 가동단에서는 최악의 경우 받침이 벗어나 거더가 낙하할 수도 있다.

- 상부구조의 길이에 따라 ‘도로교설계기준(2009, 국토교통부)’에서는 최소값을 규정하고 있다.



(a) 고무받침



(b) 강재받침

- 거더의 경간길이 100m 이하
: $S(\text{mm}) = 200 + 5L$
 - 거더의 경간길이 100m 이상
: $S(\text{mm}) = 300 + 4L$
- 여기서, L은 경간길이(m)

【그림 34.3.4】 도로교설계기준 연단거리 산출방법



【사진 34.3.40】 교량받침장치 연단거리측정

① 연단거리 산출

- 거더 경간길이(L=45.0m) : $200 + 5 \times 45 = 425(\text{mm})$

【표 34.3.40】연단거리 측정 결과

구 분		계산 연단거리 (mm)	실측 연단거리(mm)					검토 결과
			Sh1	Sh2	Sh3	Sh4	Sh5	
A1		425	490	490	500	490	480	O.K
P1	A1측	425	770	780	760	760	770	O.K
	A2측	425	590	580	580	590	580	O.K
P2	A1측	425	440	450	440	450	450	O.K
	A2측	425	470	470	450	460	460	O.K
P3	A1측	425	870	880	890	880	880	O.K
	A2측	425	550	540	530	520	530	O.K
A2		425	600	630	600	610	620	O.K

② 연단거리 검토의견

- 연단거리 측정 결과, 전 개소 모두 실측 연단거리가 계산 연단거리를 상회하고 있는 것으로 측정되어 설계기준을 만족하고 있는 것으로 검토되었다.

6) 교량받침 신축거동상태 검토



【사진 34.3.41】 교량받침 이동량 측정

① 설계기준온도(−5℃ ~ 35℃(보통지방))에 따른 여유량 검토

【표 34.3.41】 교량받침 이동량(설계기준 온도) 산정

구 분	온도변화 (ΔT , °C)		선팅창 계수 (α)	신축거더길이 (L, m)	온도 변화에 의한 이동량(mm)		비고
	동절기	하절기			동절기	하절기	
A1	30.4	9.6	0.00001	45.0	13.7	4.3	
P1	고정단						
P2(A1)	30.4	9.6	0.00001	45.0	13.7	4.3	
P2(A2)	30.4	9.6	0.00001	45.0	13.7	4.3	
P3	고정단						
A2	30.4	9.6	0.00001	45.0	13.7	4.3	
1) 조사당시 온도 : 25.4℃(조사일 : 2025년 9월 03일, 평균온도, 영천)							
2) 검토온도 : −5℃ ~ 35℃(보통지방)							

【표 34.3.42】 교량받침 이동량(설계기준 온도) 검토결과

위치		이동량	측정 가동여유량		계산 가동 이동량		허용변위 (㎜)
			수축	신장	최대수축	최대신장	
A1	SH1	10	77	57	13.7	4.3	±67
	SH2	10	77	57			±67
	SH3	10	77	57			±67
	SH4	10	77	57			±67
	SH5	10	77	57			±67
P1	고정단						
P2(A1)	SH1	10	77	57	13.7	4.3	±67
	SH2	10	77	57			±67
	SH3	10	77	57			±67
	SH4	10	77	57			±67
	SH5	10	77	57			±67
P2(A2)	SH6	15	82	52	13.7	4.3	±67
	SH7	15	82	52			±67
	SH8	15	82	52			±67
	SH9	15	82	52			±67
	SH10	15	82	52			±67
P3	고정단						
A2	SH1	40	116	36	13.7	4.3	±76
	SH2	40	116	36			±76
	SH3	40	116	36			±76
	SH4	40	116	36			±76
	SH5	40	116	36			±76
주) 판정 : 계산 가동 이동량 ≤ 측정 가동여유량 ⇒ O.K 허용변위 = 유효고무두께의 70%							

② 교량받침 이동량 검토의견

- 계산여유량과 실측여유량의 비교 · 검토결과 가동여유량이 충분한 것으로 조사되었으며, 교량 받침의 이탈 가능성은 없는 상태로 판단된다.

아. 신축이음장치

1) 부재의 개요

- 본 교량의 신축이음장치는 A1, A2에 모노셀조인트, P2에 팽거조인트로 시공된 상태이다. 신축이음장치에 대한 외관조사는 도보를 통해 근접조사를 실시하였다.



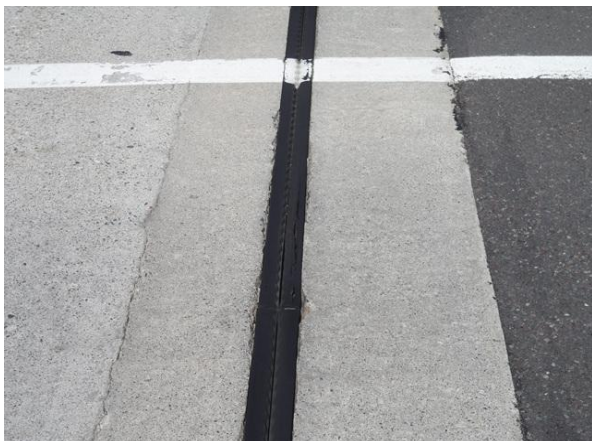
【사진 34.3.42】 신축이음장치 전경

2) 현장조사 결과

- 신축이음에 대한 외관조사 결과, 기존손상인 후타재 균열(0.3mm미만), 접속부 이격, 본체 이물질 퇴적이 확인되었고, 금회 접속부 이격이 보수된 것이 확인되었다. 또한, 접속부 이격 손상이 추가 조사되었다. 신축이음의 가동상태는 양호한 상태이다.

【표 34.3.43】 신축이음장치 외관조사 결과

구분	후타재 균열(0.3mm미만) (m/개소)		접속부 이격 (m/개소)		본체 고무재파손 (m/개소)		이물질 퇴적 (m/개소)		차수판볼트탈락 (m/개소)	
A1 (EXP J1)	5.00	10	2.50	2	—	—	—	—	3.00	3
P2 (EXP J2)	3.80	25	—	—	—	—	1.00	1	—	—
A2 (EXP J3)	1.50	3	2.00	1	0.20	2	1.00	1	—	—
합계	10.30	38	4.50	3	0.20	2	2.00	2	3.00	3

			
손상현황	• A1 접속부 이격(1.0)	손상현황	• A1 차수판 볼트탈락(3ea)
원 인	• 장기공용, 우수유입	원 인	• 장기공용, 온도변화
조치방안	• 주의관찰	조치방안	• 정비
			
손상현황	• A1 후타재 균열(0.1mm/0.5m)	손상현황	• A2 이물질 퇴적
원 인	• 장기공용, 열화, 건조수축	원 인	• 장기공용, 비산먼지퇴적
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 정비
			
손상현황	• P2 후타재 균열(0.2mm/0.5)	손상현황	• A2 고무재 파손(1.0m)
원 인	• 장기공용, 열화, 건조수축	원 인	• 장기공용, 열화
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 주의관찰

【사진 34.3.43】 신축이음장치 손상현황

3) 기 점검 결과 비교

- 기존손상인 후타재 균열(0.3mm미만), 접속부 이격, 본체 이물질 퇴적이 확인되었고, 금회 접속부 이격이 보수된 것이 확인되었다. 또한, 접속부 이격의 손상이 추가 조사되었다.

【표 34.3.44】 신축이음 기 점검 결과 비교

구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
신축이음	후타재 균열(0.3mm미만)	m	10.30	38	10.30	38	— —	변동없음
	접속부 이격	m	4.00	2	4.50	3	▲ 0.50	신규손상
	본체 고무재파손	m	0.20	2	0.20	2	— —	변동없음
	이물질 퇴적	m	2.00	2	2.00	2	— —	변동없음
	차수판 볼트탈락	EA	3.00	3	3.00	3	— —	변동없음

4) 검토의견

- 후타재 균열(0.3mm미만)은 장기공용, 건조수축, 열화 등으로 인한 손상으로, 손상의 진전 방지 및 내구성 증진을 위한 표면처리 등의 보수조치가 필요하다고 판단된다.
- 후타재 접속부 이격의 경우, 금회 포장보수를 실시하면서 일부 보수가 되고, 갓길측에 이격이 일부 남아 있는 상태이다. 상기손상은 장기공용, 시공초기 토공부 다짐부족, 우수유입으로 인한 토사유실 등에 의한 손상으로 추정되며, 현재 구조물의 안전성 및 차량의 주행성에 영향을 미칠만한 손상은 아니므로 주의관찰 후 손상의 진전시 적절한 조치를 취하는 것이 바람직 할 것으로 판단된다.
- 신축이음 본체에 발생한 이물질 퇴적, 차수판 볼트탈락의 경우 공용기간 증가에 의한 손상으로 신축이음의 원활한 거동을 위한 주기적인 정비가 필요할 것으로 판단된다.
- 신축이음에 발생한 고무재 파손은 차량 통행하중 및 충격, 열화 등으로 인한 손상으로 판단되며, 주의관찰 및 손상의 진전여부 파악 등의 유지관리가 필요하고 손상의 진전시 적절한 보수를 실시하는 것이 바람직하다.

5) 신축이음 거동상태 검토

① 설계기준온도(-5℃ ~ 35℃(보통지방))에 따른 여유량 검토

구분	계산방법	비고																			
이론 신축량	- 온도변화에 의한 이동량 $\Delta l_t = \Delta T \cdot \alpha \cdot L$ - 여기서, Δl_t : 온도변화에 의한 이동량 ΔT : 온도변화 범위(기상청 자료참조) α (강재): 1.2×10^{-5}, α (콘크리트): 1.0×10^{-5} L : 신축보의 길이(mm)																				
소요 신축량	- 소요 가동량 산정 - 조사일 : 2025. 9. 04. 기온 적용: 26.3℃(일평균) ΔT(신장시) : 35.0℃-26.3℃ = 8.7℃ ΔT(수축시) : -5℃-(26.3℃) = 31.3℃ Δl_t(최소필요유간) : $\Delta T \times \alpha \times L$ - 형식별 온도변화범위(℃)<table><tr><th colspan="2">교량형식</th><th>보통지방</th><th>한랭지방</th><th>선팽창계수 α (/℃)</th></tr><tr><td rowspan="2">강 교</td><td>상로교</td><td>-10~+40</td><td>-20~+40</td><td>1.2×10^{-5}</td></tr><tr><td>하로교, 강바닥판교</td><td>-10~+50</td><td>-20~+40</td><td>1.2×10^{-5}</td></tr><tr><td colspan="2">RC, PSC교</td><td>-5~+35</td><td>-15~+35</td><td>1.0×10^{-5}</td></tr></table>	교량형식		보통지방	한랭지방	선팽창계수 α (/℃)	강 교	상로교	-10~+40	-20~+40	1.2×10^{-5}	하로교, 강바닥판교	-10~+50	-20~+40	1.2×10^{-5}	RC, PSC교		-5~+35	-15~+35	1.0×10^{-5}	 
교량형식		보통지방	한랭지방	선팽창계수 α (/℃)																	
강 교	상로교	-10~+40	-20~+40	1.2×10^{-5}																	
	하로교, 강바닥판교	-10~+50	-20~+40	1.2×10^{-5}																	
RC, PSC교		-5~+35	-15~+35	1.0×10^{-5}																	

【사진 34.3.44】 신축이음 유간 측정방법

【표 34.3.45】 신축이음 신축이동량 산정

구 분	온도변화 (ΔT , ℃)		선팽창 계수 (α)	신축거더 길이 (L, m)	온도 변화에 의한 이동량(mm)		신축이음 실측유간 (mm)	바닥판 실측유간 (mm)	거더 실측유간 (mm)	비고
	동절기	하절기			동절기	하절기				
A1	31.3	8.7	0.00001	45.0	14.1	3.9	32	33	145	
P2	31.3	8.7	0.00001	90.0	28.2	7.8	27.0	65.0	444.0	
A2	31.3	8.7	0.00001	45.0	14.1	3.9	20.0	35.0	70.0	
1) 조사당시 온도 : 26.3℃(조사일 : 2025년 9월 04일, 평균온도, 영천) 2) 검토온도 : -5℃ ~ 35℃(보통지방)										

【표 34.3.46】 신축이음장치 및 바닥판 단부 가동여유량 검토결과

구 분		계산 이동량(mm)		점검당시 싹유간 (mm) ③	허용량 (mm) ④	신축 여유량(mm)		수축 검토 결과	신장 검토 결과
		최대 수축시 ①	최대 신장시 ②			최대 수축시 ④-(①+③)	최대 신장시 (③-②)		
A1	신축이음	14.1	3.9	32.0	60	13.9	28.1	OK	OK
	바닥판	14.1	3.9	33.0	-	-	29.1	-	OK
	거더	14.1	3.9	145.0	-	-	141.1	-	OK
P2	신축이음	28.2	7.8	27.0	120	64.8	19.2	OK	OK
	바닥판	28.2	7.8	65.0	-	-	57.2	-	OK
	거더	28.2	7.8	444.0	-	-	436.2	-	OK
A2	신축이음	14.1	3.9	20.0	60	25.9	16.1	OK	OK
	바닥판	14.1	3.9	35.0	-	-	31.1	-	OK
	거더	14.1	3.9	70.0	-	-	66.1	-	OK
주) 판정 : $0.0\text{mm} \leq \text{신축 여유량} \leq \text{허용량} \Rightarrow \text{O.K}$									

6) 신축거동상태 검토의견

- 신축이음장치에 대한 싹유간은 바닥판, 거더, 신축이음 유간 중 여유량이 가장 작은 신축이음 유간으로 검토하였고, 검토온도에 대한 충분한 여유량을 확보하고 있는 것으로 평가되었다.

자. 교면포장

1) 부재의 개요

- 도림천교의 바닥판 상면에 위치하여 차량에서 발생하는 진동을 흡수·분산시키고, 외부의 불리한 환경조건에 대해서 바닥판을 보호하는 역할을 하는 교면포장은 콘크리트 포장으로 되어 있다.



【사진 34.3.45】 교면포장 전경

2) 현장조사 결과

- 교면포장에 대한 외관조사 결과, 기존손상인 포장박리가 확인되었고, 손상의 진전이 미미한 상태로 조사되었다. 금회 점검시 후타재 접속부 이격이 추가 발견되었다.

【표 34.3.47】 교면포장 외관조사 결과

구분	포장박리 (㎡/개소)		후타재 접속부 이격 (㎡/개소)	
S1	—	—	2.50	2
S2	0.15	1	—	—
S3	0.50	1	—	—
S4	—	—	2.00	1
합계	0.65	2	4.50	3

			
손상현황	• A1 후타재 접속부 이격(0.5×0.3)	손상현황	• S3 포장박리(0.5×1.0)
원 인	• 장기공용, 중차량 반복통행	원 인	• 장기공용, 건조수축, 중차량 반복통행
조치방안	• 단면보수	조치방안	• 표면처리

【사진 34.3.46】 교면포장 손상현황

3) 기 점검 결과 비교

- 기존손상인 포장박리가 확인되었고, 후타재 접속부 이격이 추가로 발견되었다.

【표 34.3.48】 교면포장 기 점검 결과 비교

구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
교면포장	포장박리	m ²	0.65	2	0.65	2	— —	변동없음
	후타재 접속부 이격	m ²	—	—	4.50	3	▲ 4.50	신규손상

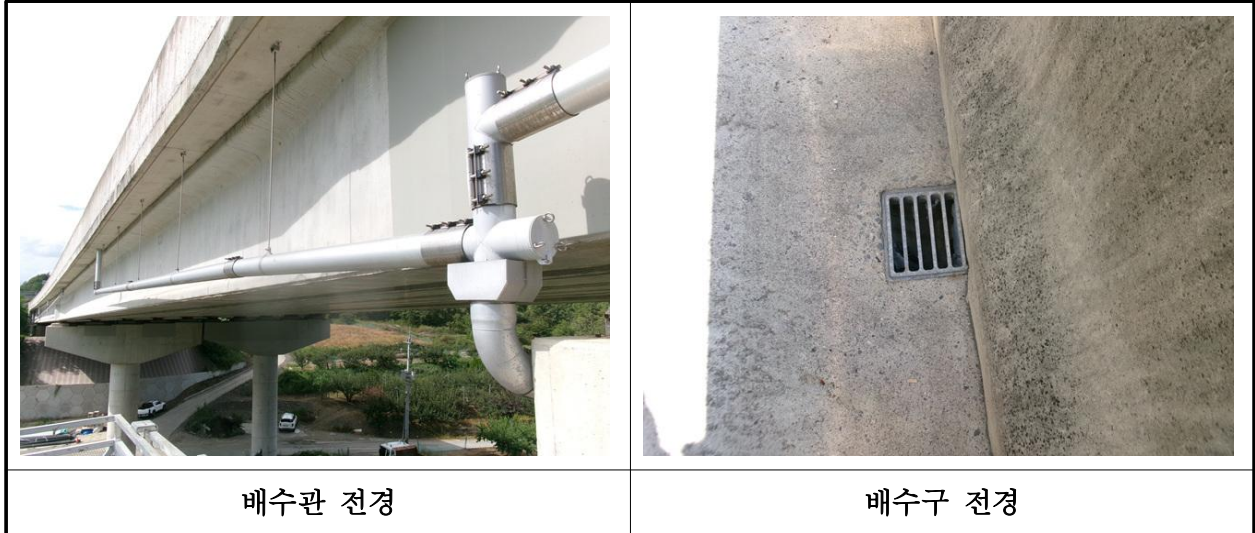
4) 검토의견

- 교면포장 포장박리의 경우 장기공용, 우수유입, 동결융해 등에 의한 손상으로 판단되며, 손상의 진전 방지 및 내구성 증진을 위한 단면보수 등의 조치가 필요할 것으로 판단된다.
- 조사된 후타재 접속부 이격은 건조수축, 차량 통행하중 및 충격, 장기공용 등으로 인한 손상으로 판단되며, 내구성 확보를 위해 표면처리, 단면보수 등의 보수가 요구된다.

차. 배수시설

1) 부재의 개요

- 도림천교는 교량의 횡단구배 특성에 따라 교량의 우측에 배수시설이 설치되어 있다.



【사진 34.3.47】 배수시설 전경

2) 현장조사 결과

- 배수시설에 대한 외관조사 결과, 배수관 막힘이 조사되었다

【표 34.3.49】 배수시설 외관조사 결과

구분	배수관 막힘 (개소/개소)	
S1	—	—
S2	—	—
S3	1.00	1
S4	—	—
합계	1.00	1

			
손상현황	• 배수관 상태양호	손상현황	• 배수구 막힘
원 인	•-	원 인	• 공용기간 경과, 비산물퇴적 등
조치방안	•-	조치방안	• 청소

【사진 34.3.48】 배수시설 손상현황

3) 기 점검 결과 비교

- 배수구 막힘이 발견되었다.

【표 34.3.50】 배수시설 기 점검 결과 비교

구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
배수시설	배수구 막힘	EA	-	-	1.00	1	▲ 1.00	신규손상

4) 검토의견

- 배수시설에 발생한 배수구 막힘은 공용기간 경과 및 차량통행에 의한 비산물퇴적 등의 원인으로 청소 등의 정비를 실시하는 것이 요구된다.

카. 방호벽

1) 부재의 개요

- 차량의 차도이탈 방지, 사고시 완충작용 등의 기능을 하는 방호울타리는 철근콘크리트 구조로 설치되어있다.



【사진 34.3.49】 방호벽 및 중앙분리대 전경

2) 현장조사 결과

- 방호벽에 대한 외관조사 결과, 기존손상인 균열(0.3mm미만) 및 균열부백태가 확인되었고, 진전은 미미한 상태이다. 중분대에 망상균열이 추가로 조사되었다.

【표 34.3.51】 방호벽 및 중앙분리대 외관조사 결과

구분	균열(0.3mm미만) (m/개소)		균열부백태 (㎡/개소)		망상균열 (㎡/개소)	
S1	5.00	1	—	—	30.0	1
S2	15.00	2	0.10	1	—	—
S3	20.00	1	0.60	6	—	—
S4	30.00	1	—	—	—	—
합계	70.00	5	0.70	7	30.0	1

			
손상현황	• S1 방호벽 균열부백태(0.1×1.0)	손상현황	• S1 중분대 망상균열(1×30)
원 인	• 장기공용, 수분접촉	원 인	• 건조수축, 장기공용
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 표면처리

【사진 34.3.50】 방호벽 및 중앙분리대 외관조사 결과

3) 기 점검 결과 비교

- 기존손상인 균열(0.3mm미만) 및 균열부백태가 확인되었고, 진전은 미미한 상태이다. 금회 추가 발생한 손상은 망상균열이 조사되었다.

【표 34.3.52】 방호벽 및 중분대 기 점검 결과 비교

구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
방호벽 및 중분대	균열(0.3mm미만)	m	70.00	5	70.00	5	— —	변동없음
	균열부백태	m ²	0.70	7	0.70	7	— —	변동없음
	망상균열	m ²	—	—	30.0	1	▲ 30.0	신규손상

4) 검토의견

- 방호벽에 발생한 망상균열, 균열(0.3mm미만), 균열부백태의 경우 건조수축 및 거푸집 조기탈거, 공용기간 증가, 균열부 우수유입에 의한 손상으로 판단되며, 손상의 진전 방지 및 내구성 증진을 위한 표면처리 등의 보수조치가 필요하다고 판단된다.

타. 교량 점검시설

1) 부재의 개요

- 도림천교의 점검통로는 교량 상면 갓길을 이용하여 출입가능하며, A1, A2에 철근콘크리트 계단이 설치되어 있다.



【사진 34.3.51】 교량 점검시설 전경

2) 현장조사 결과

- 교대에 설치된 점검통로 조사 시 콘크리트 상태 등을 중점적으로 조사하였으며, 전반적으로 양호한 상태다.

【표 34.3.53】 교량 점검시설 외관조사 결과

구분	상태양호	
A1	—	—
A2	—	—
합계	—	—

			
손상현황	• A1 상태양호	손상현황	• A2 상태양호
원 인	• -	원 인	• -
조치방안	• -	조치방안	• -

【사진 34.3.52】 교량 점검시설 손상현황

3) 기 점검 결과 비교

- 전반적으로 양호한 상태다.

【표 34.3.54】 교량점검시설 기 점검 결과 비교

구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
교량 점검시설	상태양호	-	-	-	-	-	- -	변동없음

4) 검토의견

- 점검시설은 현재 전반적으로 양호한 상태로 확인되었으며, 주기적인 관찰을 실시하는 유지관리가 필요하다.

파. 공중이 이용하는 부위

공중이 이용하는 부위는 추락방지시설, 도로포장, 도로부 신축이음부, 환기구 등의 덮개가 있다.

1) 추락방지시설

공중이 이용하는 부위 중 추락방지시설은 “현장조사 결과 - 방호벽”에 기입된 사항으로 대체하였다.

2) 도로포장

공중이 이용하는 부위 중 도로포장은 “현장조사 결과 - 교면포장”에 기입된 사항으로 대체하였다.

3) 도로부 신축이음부

공중이 이용하는 부위 중 도로부 신축이음부는 “현장조사 결과 - 신축이음장치”에 기입된 사항으로 대체하였다.

4) 환기구 등의 덮개

공중이 이용하는 부위 중 환기구 등의 덮개는 미설치된 상태이다.

하. 교량의 공중이용시설 유해·위험요인(10대) 위험요소 점검결과

1) 개요

- 공중이용시설의 중대시민재해 유발 가능성이 높은 유해·위험요소를 선정하여 집중관리 함으로써 국민의 안전을 도모한다.

【표 34.3.55】 공중이용시설 10대 위험요소

구분	유해·위험요인	비고
낙하물	① 교각 코핑 콘크리트 탈락 ② 중분대 하면 콘크리트 낙하 ③ 배수관 낙하사고 ④ 고드름 낙하사고	
화재	⑤ 주유소 및 충전소 화재사고	
교량접속부 파손	⑥ 신축이음장치 솟음(Blow-up)	
포장불량	⑦ 교면포장 부분보수부 파손	
배수시설 기능저하	⑧ 교량 집수구 막힘(미끄럼·결빙)	
사면붕괴	⑨ 절토사면·옹벽 표면 손상	
콘크리트 열화	⑩ 터널 배수구 뚜껑파손	

2) 외관조사 결과

- 본 과업대상 도림천교는 S1 여수로 및 S7백학지 도로 및 하천을 횡단하는 교량이다.
- 중대시민재해를 유발할 수 있는 위험요소로 낙하물, 교량접속부 파손, 포장불량, 배수시설 기능저하 등 항목이 해당된다.
- 공중이용시설 10대 위험요소 중 교량에 해당하는 항목에 대한 점검결과, 중대시민재해 사고가 우려되는 이상징후는 발견되지 않아 중대한 결함은 없는 것으로 조사되었다.
- 점검일 현재는 중대결함이 없는 비교적 양호한 상태이지만 향후, 소형결함으로도 재해 발생 가능성이 있으므로 유해·위험요인이 있는 취약시설물에 대한 중점관리 및 예방 차원의 보수·보강 등의 유지관리가 필요하다.

구분	유해·위험요인	점검결과	내용	보수방안	비고
1	교량 교각 코핑 콘크리트 탈락	☐ 유, ☒ 무	이상없음	—	
2	중분대 하면 콘크리트 탈락	☐ 유, ☒ 무	이상없음	—	
3	배수관 낙하사고	☐ 유, ☒ 무	이상없음	—	
4	신축이음장치 솟음(Blow-up)	☐ 유, ☒ 무	이상없음	—	
5	교면포장 부분 보수부 파손	☐ 유, ☒ 무	이상없음	—	
6	교량 집수구 막힘(미끄럼·결빙)	☐ 유, ☒ 무	배수구 막힘(경미)	청소	

배수관 고정상태 양호	
신축이음 상태양호	
교면포장 상태양호	교량 배수구 막힘

【사진 34.3.53】 교량의 공중이용시설 10대 위험요소 손상현황

34.3.4 외관조사 총괄표

【표 34.3.55】 상주방향 손상내용 총괄표

구분	손상 내용	단위	물량	개소	비고
바닥판 하면	재료분리	m ²	0.10	1	
	철근노출	m ²	0.35	2	
	파손	m ²	0.10	1	
	균열부백태	m ²	1.05	18	
거더	상태양호	—	—	—	
가로보	백태	m ²	0.12	1	
	균열부백태	m ²	0.12	4	
교대	균열(0.3mm미만)	m	2.00	1	
	누수흔적	m ²	1.00	1	
교각	균열(0.3mm미만)	m	0.60	2	
	망상균열	m ²	22.00	2	
교량받침	무수축물탈 균열(0.3mm미만)	m	2.30	8	
	받침콘크리트 균열(0.3mm미만)	m	0.50	2	
	무수축물탈 박리, 박락	m ²	0.02	2	
	플레이트 부식	EA	7.00	7	
신축이음	후타재 균열(0.3mm미만)	m	6.50	13	
	후타재 망상균열	m ²	5.00	3	
	이물질 퇴적	m	1.50	2	
	고무재 파손, 마모	m	5.00	4	
교면포장	망상균열	m ²	960.00	4	
	포장파손	m ²	0.02	2	
배수시설	상태양호	—	—	—	
방호벽 및 중분대	균열(0.3mm미만)	m	6.00	4	
	균열부백태	m ²	0.90	2	
점검시설	상태양호	—	—	—	

【표 34.3.56】영천방향 손상내용 총괄표

구분	손상 내용	단위	물량	개소	비고
바닥판 하면	균열부백태	m ²	0.28	2	
	재료분리	m ²	0.03	1	
	파손	m ²	0.60	2	
거더	상태양호	—	—	—	
가로보	파손	m ²	0.12	1	
교대	균열(0.3mm미만)	m	0.50	1	
	누수흔적	m ²	1.00	1	
	법면 블럭이격	m ²	3.00	1	
교각	망상균열	m ²	24.50	3	
교량받침	무수축물탈 균열(0.3mm미만)	m	5.80	26	
	받침콘크리트 균열(0.3mm미만)	m	1.30	5	
	무수축물탈 박락	m ²	0.01	1	
	스토퍼 간섭	EA	2.00	2	
	받침콘크리트 철근 노출	m ²	0.02	1	
	plate 부식	EA	2.00	2	
신축이음	후타재 균열(0.3mm미만)	m	10.30	38	
	접속부 이격	m	4.50	3	
	본체 고무재파손	m	0.20	2	
	이물질 퇴적	m	2.00	2	
	차수판 볼트탈락	EA	3.00	3	
교면포장	포장박리	m ²	0.65	2	
	후타재 접속부 이격	m ²	4.50	3	
배수시설	배수구 막힘	EA	1.00	1	
방호벽 및 중분대	균열(0.3mm미만)	m	70.00	5	
	균열부백태	m ²	0.70	7	
	망상균열	m ²	30.0	1	
점검시설	상태양호	—	—	—	

34.3.5 전회차 손상물량 비교

【표 34.3.57】 상주방향 손상물량 비교표

구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
바닥판 하면	재료분리	m ²	0.10	1	0.10	1	— —	변동없음
	층분리	m ²	—	—	0.35	2	▲ 0.35	신규손상
	파손	m ²	0.30	1	0.10	1	▼ 0.20	일부보수
	균열부백태	m ²	0.80	16	1.05	18	▲ 0.25	신규손상
거더	상태양호	—	—	—	—	—	— —	변동없음
가로보	백태	m ²	—	—	0.12	1	▲ 0.12	신규손상
	균열부백태	m ²	—	—	0.12	4	▲ 0.12	신규손상
교대	균열(0.3mm미만)	m	3.30	6	2.00	1	▼ 1.30	일부보수
	균열(0.3mm이상)	m	3.50	7	—	—	▼ 3.50	보수됨
	누수흔적	m ²	7.50	4	1.00	1	▼ 6.50	일부보수
교각	균열(0.3mm미만)	m	1.50	2	0.60	2	▼ 0.90	일부보수
	망상균열	m ²	54.00	5	22.00	2	▼ 32.00	일부보수
	백태	m ²	0.10	1	—	—	▼ 0.10	일부보수
	균열부백태	m ²	0.25	3	—	—	▼ 0.25	일부보수
	누수흔적	m ²	4.00	4	—	—	▼ 4.00	일부보수
	폐콘크리트퇴적	m ²	10.50	1	—	—	▼ 10.50	일부보수
교량받침	무수축모탈 균열(0.3mm미만)	m	2.30	2	2.30	8	— —	변동없음
	반침콘크리트 균열(0.3mm미만)	m	0.50	2	0.50	2	— —	변동없음
	무수축모탈 박리, 박락	m ²	0.02	2	0.02	2	— —	변동없음
	플레이트 부식	EA	5.00	5	7.00	7	▲ 2.00	신규손상
신축이음	후타재 균열(0.3mm미만)	m	6.50	13	6.50	13	— —	변동없음
	후타재 망상균열	m ²	5.00	3	5.00	3	— —	변동없음
	이물질 퇴적	m	1.50	2	1.50	2	— —	변동없음
	고무재 파손, 마모	m	2.50	4	5.00	4	▲ 2.50	신규손상
교면포장	망상균열	m ²	960.00	4	960.00	4	— —	변동없음
	포장파손	m ²	0.02	2	0.02	2	— —	변동없음
배수시설	상태양호	—	—	—	—	—	— —	변동없음
방호벽	균열(0.3mm미만)	m	4.50	3	6.00	4	▲ 1.50	신규손상
	균열부백태	m ²	0.90	2	0.90	2	— —	변동없음
점검시설	상태양호	—	—	—	—	—	— —	변동없음

【표 34.3.58】영천방향 손상물량 비교표

구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
바닥판	타설불량	m ²	0.45	1	—	—	— —	보수완료
	균열부백태	m ²	—	—	0.28	2	▲ 0.28	신규손상
	재료분리	m ²	—	—	0.03	1	▲ 0.03	신규손상
	파손	m ²	—	—	0.60	2	▲ 0.60	신규손상
거더	망상균열	m ²	4.00	1	—	—	▼ 4.00	보수완료
가로보	재료분리	m ²	0.45	1	—	—	▼ 0.45	보수완료
	백태	m ²	0.40	2	—	—	▼ 0.40	보수완료
	파손	m ²	—	—	0.12	1	▲ 0.12	신규손상
교대	균열(0.3mm미만)	m	2.50	5	0.50	1	▼ 2.00	일부보수
	균열(0.3mm이상)	m	1.50	3	—	—	▼ 1.50	보수완료
	망상균열	m ²	1.00	1	—	—	▼ 1.00	보수완료
	백태	m ²	0.02	1	—	—	▼ 0.02	보수완료
	누수흔적	m	—	—	1.00	1	▲ 1.00	신규손상
	법면 불력이격	m	—	—	3.00	1	▲ 3.00	신규손상
교각	균열(0.3mm미만)	m	20.50	25	—	—	▼ 20.50	보수완료
	망상균열	m ²	24.50	3	20.00	1	▼ 4.50	일부보수
	폐콘크리트 퇴적	m ²	7.00	1	—	—	▼ 7.00	보수완료
교량받침	무수축물탈 균열(0.3mm미만)	m	5.00	22	5.80	26	▲ 0.80	신규손상
	반침콘크리트 균열(0.3mm미만)	m	1.10	4	1.30	5	▲ 0.20	신규손상
	무수축물탈 박락	m ²	0.01	1	0.01	1	— —	변동없음
	스토퍼 간섭	EA	2.00	2	2.00	2	— —	변동없음
	반침콘크리트 철근 노출	m ²	—	—	0.02	1	▲ 0.02	신규손상
	plate 부식	EA	—	—	2.00	2	▲ 2.00	신규손상
신축이음	후타재 균열(0.3mm미만)	m	10.30	38	10.30	38	— —	변동없음
	접속부 이격	m	4.00	2	4.50	3	▲ 0.50	신규손상
	본체 고무재파손	m	0.20	2	0.20	2	— —	변동없음
	이물질 퇴적	m	2.00	2	2.00	2	— —	변동없음
	차수판 볼트탈락	EA	3.00	3	3.00	3	— —	변동없음
교면포장	포장박리	m ²	0.65	2	0.65	2	— —	변동없음
	후타재 접속부 이격	m ²	—	—	4.50	3	▲ 4.50	신규손상
배수시설	배수구 막힘	EA	—	—	1.00	1	▲ 1.00	신규손상
방호벽 중분대	균열(0.3mm미만)	m	70.00	5	70.00	5	— —	변동없음
	균열부백태	m ²	0.70	7	0.70	7	— —	변동없음
	망상균열	m ²	—	—	30.0	1	▲ 30.0	신규손상
점검시설	상태양호	—	—	—	—	—	— —	변동없음

34.4 콘크리트 내구성 조사

콘크리트 내구성조사는 구조물에 열화손상이 이미 현저하게 진행되었을 경우 열화의 정도 및 그 원인 관계를 조사하고 보수·보강 여부를 판정하며, 아직 열화손상이 없거나 경미한 구조물은 내구성조사에 의해서 향후 열화 경향을 예측하고 예방보전을 검토하기 위한 자료를 수집하는 것을 목적으로 한다.

본 과업의 내구성조사는 [시설물의 안전 및 유지관리 실시 세부지침(안전점검·진단편)(이하 ‘세부지침’)] 교량편 1.3.1에 따른 기준수량 및 조사수량에 근거하여 시험방법, 시험빈도 및 평가방법 등을 실시하였다.

34.4.1 조사 현황 및 위치

가. 조사 현황

본 과업에서 콘크리트 내구성조사를 위해 콘크리트 강도시험(반발경도시험), 탄산화깊이 측정 등을 실시하였으며, 각 부재별 콘크리트 비파괴시험 현황은 다음과 같다.

【표 34.4.1】 콘크리트 비파괴시험 현황(상주방향)

항 목	기준수량		수 량(개소)				비 고
	상부구조	하부구조	기준		실시		
			상부	하부	상부	하부	
반발경도 시 험	• 50m 마다	• 50m 마다	4	4	4	4	
탄산화 깊이 측정	• 5경간 이내: 2~3개소 ¹⁾ • 5경간 이상: 3~6개소 ²⁾		2	1	2	2	

주1) 교량 상부구조에서 최소 1개소 이상 실시

주2) 교량 상부구조에서 최소 2개소 이상 실시

【표 34.4.2】 콘크리트 비파괴시험 현황(영천방향)

항 목	기준수량		수 량(개소)				비 고
	상부구조	하부구조	기준		실시		
			상부	하부	상부	하부	
반발경도 시 험	• 50m 마다	• 50m 마다	4	4	4	4	
탄산화 깊이 측정	• 5경간 이내: 2~3개소 ¹⁾ • 5경간 이상: 3~6개소 ²⁾		2	1	2	2	

주1) 교량 상부구조에서 최소 1개소 이상 실시

주2) 교량 상부구조에서 최소 2개소 이상 실시

나. 콘크리트 내구성시험 위치 선정사유

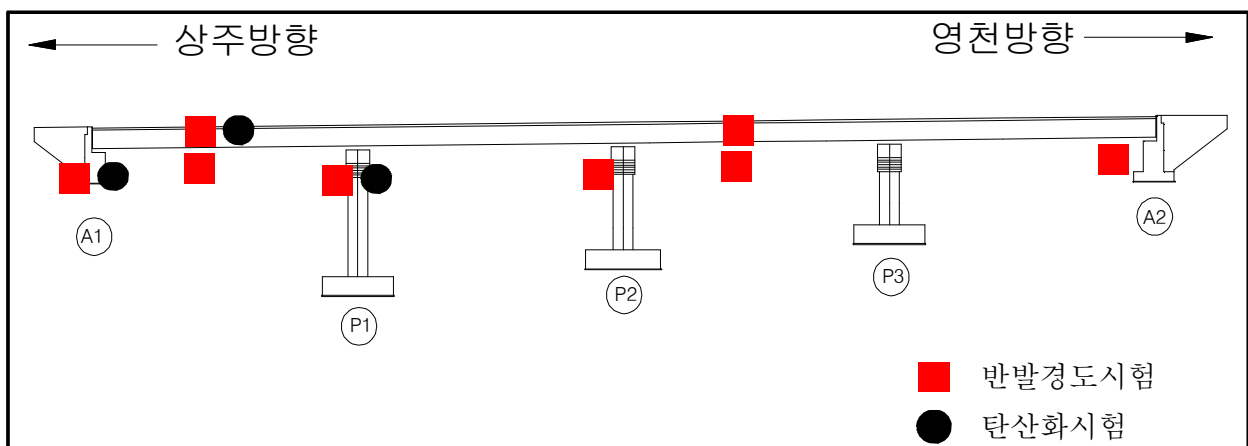
금회 점검에서 대상 구조물에 대한 재료시험 위치선정은 이전 시험과의 정확한 비교를 위해 기존 정밀안전점검 보고서를 참고하여 기존과 동일한 위치를 우선적으로 선정하였으며, 콘크리트 표면이 양호한 부위를 중심으로 선정하고 도보로 접근이 난해한 부위는 고소점검차 등을 이용하여 접근하였다. 콘크리트 강도시험의 경우 건전부와 비건전부의 비교·검토를 위하여 외관상 균열, 박리 등의 유무의 따라 양호한 부위와 불량한 부위를 선정하여 시험을 실시하였다.

다. 조사 사진

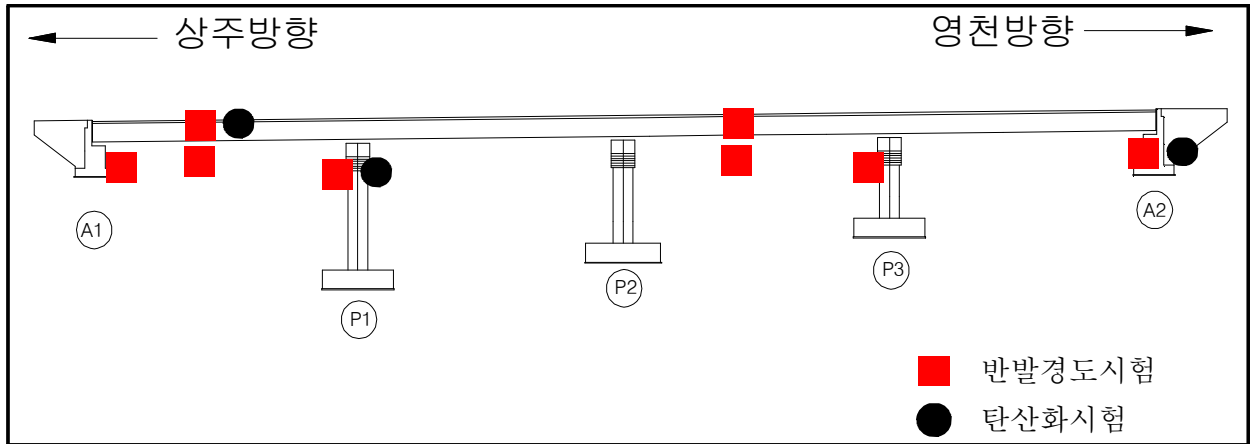


【사진 34.4.1】 콘크리트 내구성조사 현황

라. 콘크리트 내구성조사 위치도



【그림 34.4.1】 상주방향 콘크리트 내구성조사 위치도



【그림 34.4.2】 영천방향 콘크리트 내구성조사 위치도

34.4.2 시험결과 및 분석

가. 콘크리트 강도시험

콘크리트 비파괴강도시험은 상·하부구조에서 반발경도시험(총 16개소)을 실시하였으며, 그라인더를 통해 표면 요철, 부착물, 이물질 등을 제거하고, 슈미트 해머를 사용하여 반발경도를 측정하였다. 측정결과는 2개 이상의 추정식을 통해 콘크리트 비파괴강도를 추정하고 표준편차와 변동계수가 적은 값을 적용하였다.



【사진 34.4.2】 반발경도시험 현장사진

1) 비파괴강도 시험결과(상주방향)

【표 34.4.3】 상부구조 콘크리트 비파괴강도 시험결과(바닥판, 상주방향)

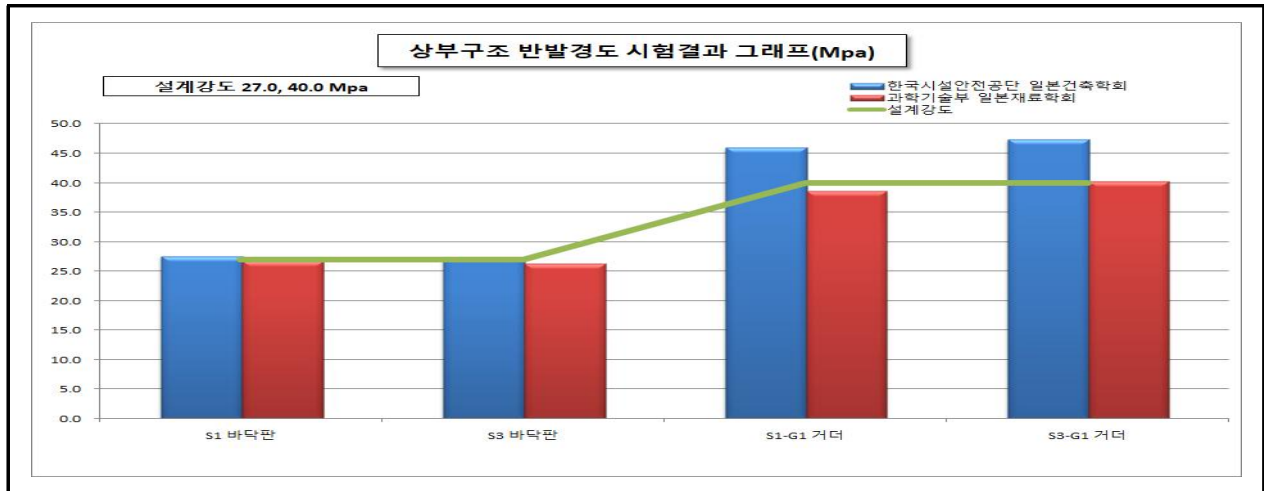
시험위치			반발경도법(MPa)			재령계수	설계기준 강도 (MPa)	비고
			반발경도 (R_o)	일본재료 학회	일본건축 학회			
상부 구조	S1	바닥판	47.5	26.7	27.6	0.63	27.0	건전부
	S3	바닥판	47.1	26.4	27.4			건전부
평균			—	26.5	27.5	—	—	
표준편차			—	0.21	0.12	—	—	
변동계수			—	0.008	0.004	—	—	
최대값			—	26.7	27.6	—	—	
최소값			—	26.4	27.4	—	—	

【표 34.4.4】 상부구조 콘크리트 비파괴강도 시험결과(거더, 상주방향)

시험위치			반발경도법(MPa)			재령계수	설계기준 강도 (MPa)	비고
			반발경도 (R_o)	과학기술부	한국시설 안전공단			
상부 구조	S1-G1	거더	48.6	38.6	46.0	0.63	40.0	건전부
	S3-G1	거더	50.3	40.2	47.4			건전부
평균			—	39.4	46.7	—	—	
표준편차			—	1.13	1.01	—	—	
변동계수			—	0.029	0.022	—	—	
최대값			—	40.2	47.4	—	—	
최소값			—	38.6	46.0	—	—	

【표 34.4.5】 상부구조 비파괴강도 시험결과 분석 (상주방향)

시험위치	압축강도(MPa) 추정		설계기준강도 (MPa)	평균 추정강도 (MPa)	강도비교 (%)		비고
	일본건축학회, 한국시설안전공단						
바닥판	27.4	~ 27.6	27.0	27.5	101.5	~ 102.2	
거더	46.0	~ 47.4	40.0	46.7	115.0	~ 118.5	



【그림 34.4.2】 상주방향 상부구조 반발경도시험 측정결과

【표 34.4.6】 하부구조 콘크리트 비파괴강도 시험결과(교대, 상주방향)

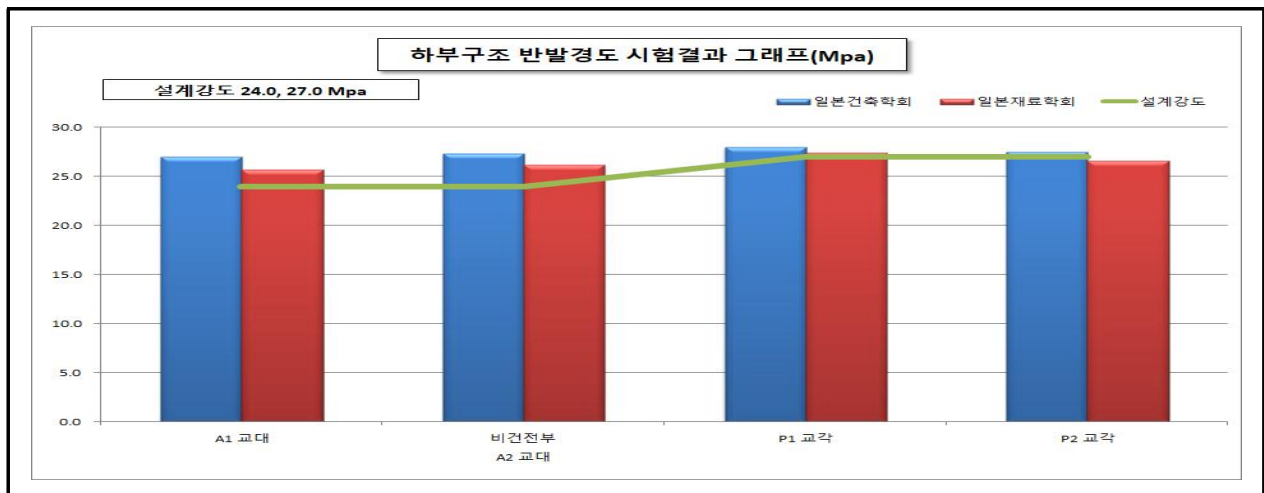
시험위치			반발경도법(MPa)			재령계수	설계기준 강도(MPa)	비고
			반발경도(R_o)	일본재료학회	일본건축학회			
하부구조	A1	교대	46.3	25.7	27.0	0.63	24.0	비건전부
	A2	교대	46.9	26.2	27.3			건전부
평균			—	25.9	27.2	—	—	
표준편차			—	0.34	0.19	—	—	
변동계수			—	0.013	0.007	—	—	
최대값			—	26.2	27.3	—	—	
최소값			—	25.7	27.0	—	—	

【표 34.4.7】 하부구조 콘크리트 비파괴강도 시험결과(교각, 상주방향)

시험위치			반발경도법(MPa)			재령계수	설계기준 강도(MPa)	비고
			반발경도(R_o)	일본재료학회	일본건축학회			
하부구조	P1	교각	48.5	27.4	28.0	0.63	27.0	건전부
	P2	교각	47.4	26.6	27.5			건전부
평균			—	27.0	27.8	—	—	
표준편차			—	0.59	0.33	—	—	
변동계수			—	0.022	0.012	—	—	
최대값			—	27.4	28.0	—	—	
최소값			—	26.6	27.5	—	—	

【표 34.4.8】 하부구조 비파괴강도 시험결과 분석 (상주방향)

시험위치	압축강도(MPa) 추정		설계기준강도(MPa)	평균 추정강도(MPa)	강도비교(%)	비고
	일본건축학회					
교대	27.0	~ 27.3	24.0	27.2	112.5 ~ 113.8	
교각	27.5	~ 28.0	27.0	27.8	101.9 ~ 103.7	



【그림 34.4.3】 상주방향 하부구조 반발경도시험 측정결과

- 반발경도법에 의한 압축강도 측정결과 상부구조(바닥판 하면) 27.4~27.6MPa, 상부구조(거더) 46.0~47.4MPa 하부구조(교대) 27.0~27.3MPa, 하부구조(교각) 27.5~28.0MPa로 측정되었으며, 설계기준 압축강도(바닥판 하면: 27.0MPa, 거더: 40.0MPa, 교대: 24.0MPa, 교각: 27.0MPa)를 전반적으로 상회하여 콘크리트의 강도상태는 양호한 것으로 확인된다. 또한 비건전부의 측정강도가 설계기준 압축강도를 상회하고, 건전부 대비 98.7%이상으로 콘크리트의 강도는 양호한 상태로 판단된다. 따라서, 금회 시험을 실시한 콘크리트 강도는 공용년수 경과에 따른 강도저하가 발생되지 않은 것으로 판단된다.

2) 비파괴강도 시험결과(영천방향)

【표 34.4.9】 상부구조 콘크리트 비파괴강도 시험결과(바닥판, 영천방향)

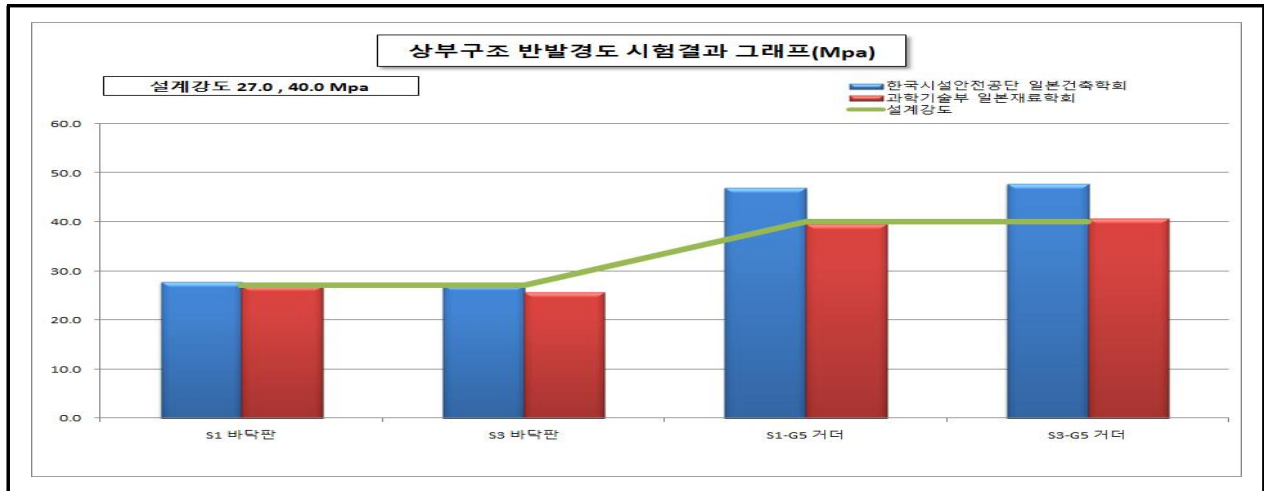
시험위치			반발경도법(MPa)			재령계수	설계기준 강도 (MPa)	비고
			반발경도 (R_o)	일본재료 학회	일본건축 학회			
상부 구조	S1	바닥판	48.0	27.0	27.8	0.63	27.0	건전부
	S3	바닥판	46.4	25.8	27.1			건전부
평균			—	26.4	27.4	—	—	
표준편차			—	0.92	0.52	—	—	
변동계수			—	0.035	0.019	—	—	
최대값			—	27.0	27.8	—	—	
최소값			—	25.8	27.1	—	—	

【표 34.4.10】 상부구조 콘크리트 비파괴강도 시험결과(거더, 영천방향)

시험위치			반발경도법(MPa)			재령계수	설계기준 강도 (MPa)	비고
			반발경도 (R_o)	과학기술부	한국시설 안전공단			
상부 구조	S1-G5	거더	49.7	39.6	46.9	0.63	40.0	건전부
	S3-G5	거더	50.8	40.7	47.8			건전부
평균			—	40.1	47.4	—	—	
표준편차			—	0.73	0.65	—	—	
변동계수			—	0.018	0.014	—	—	
최대값			—	40.7	47.8	—	—	
최소값			—	39.6	46.9	—	—	

【표 34.4.11】 상부구조 비파괴강도 시험결과 분석 (영천방향)

시험위치	압축강도(MPa) 추정		설계기준강도 (MPa)	평균 추정강도 (MPa)	강도비교 (%)		비고
	일본건축학회, 한국시설 안전공단						
바닥판	27.1	~ 27.8	27.0	27.4	100.4	~ 103.0	
거더	47.8	~ 46.9	40.0	47.4	119.5	~ 117.2	



【그림 34.4.2】 영천방향 상부구조 반발경도시험 측정결과

【표 34.4.12】 하부구조 콘크리트 비파괴강도 시험결과(교대, 영천방향)

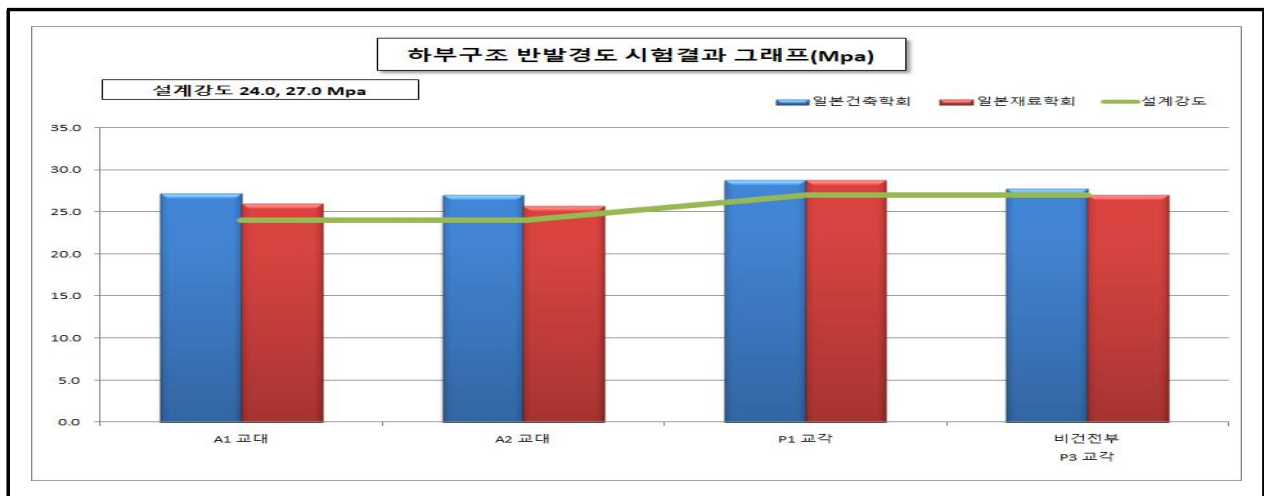
시험위치			반발경도법 (MPa)			재령계수	설계기준 강도 (MPa)	비고
			반발경도 (R_o)	일본재료 학회	일본건축 학회			
하부 구조	A1	교대	46.6	25.9	27.2	0.63	24.0	건전부
	A2	교대	46.3	25.7	27.0			건전부
평균			—	25.8	27.1	—	—	
표준편차			—	0.20	0.11	—	—	
변동계수			—	0.008	0.004	—	—	
최대값			—	25.9	27.2	—	—	
최소값			—	25.7	27.0	—	—	

【표 34.4.13】 하부구조 콘크리트 비파괴강도 시험결과(교각, 영천방향)

시험위치			반발경도법 (MPa)			재령계수	설계기준 강도 (MPa)	비고
			반발경도 (R_o)	일본재료 학회	일본건축 학회			
하부 구조	P1	교각	50.1	28.7	28.8	0.63	27.0	건전부
	P3	교각	47.9	27.0	27.8			비건전부
평균			—	27.9	28.3	—	—	
표준편차			—	1.24	0.70	—	—	
변동계수			—	0.045	0.025	—	—	
최대값			—	28.7	28.8	—	—	
최소값			—	27.0	27.8	—	—	

【표 34.4.14】 하부구조 비파괴강도 시험결과 분석 (영천방향)

시험위치	압축강도(MPa) 추정		설계기준강도 (MPa)	평균 추정강도 (MPa)	강도비교 (%)	비고
	일본건축학회					
교대	27.0	~ 27.2	24.0	27.1	112.5 ~ 113.3	
교각	27.8	~ 28.8	27.0	28.3	103.0 ~ 106.7	



【그림 34.4.3】 영천방향 하부구조 반발경도시험 측정결과

- 반발경도법에 의한 압축강도 측정결과 상부구조(바닥판 하면) 27.1~27.8MPa, 상부구조(거더) 47.8~46.9MPa, 하부구조(교대) 27.0~27.2MPa, 하부구조(교각) 27.8~28.8MPa로 측정되었으며, 설계기준 압축강도(바닥판 하면: 27.0MPa, 거더: 40MPa, 교대: 24.0MPa, 교각: 27.0MPa)를 전반적으로 상회하여 콘크리트의 강도상태는 양호한것으로 확인된다. 또한 비건전부의 측정강도가 설계기준 압축강도를 상회하고, 건전부 대비 95.6%이상으로 콘크리트의 강도는 양호한 상태로 판단된다. 따라서, 금회 시험을 실시한 콘크리트 강도는 공용년수 경과에 따른 강도 저하가 발생되지 않은 것으로 판단된다.

3) 기 점검결과와의 비교

【표 34.4.15】 상주방향 비파괴강도 기 점검결과와의 비교

구 분	위치	2023년 정밀안전점검	2025년 정밀안전점검	설계기준강도
반발경도법	바닥판	27.8 ~ 28.4	27.4 ~ 27.6	27.0
	거더	40.4 ~ 49.6	46.0 ~ 47.4	40.0
	교대	26.1 ~ 27.4	27.0 ~ 27.3	24.0
	교각	27.2 ~ 28.9	27.5 ~ 28.0	27.0
검토의견		■ 기존 및 금회 측정값 비교 분석 결과 측정부위에 따라 다소 차이는 있지만, 설계기준강도를 전반적으로 상회하므로 콘크리트의 강도상태는 양호한 것으로 판단된다.		

【표 34.4.16】 영천방향 비파괴강도 기 점검결과와의 비교

구 분	위치	2023년 정밀안전점검	2025년 정밀안전점검	설계기준강도
반발경도법	바닥판	27.3 ~ 28.4	27.1 ~ 27.8	27.0
	거더	41.9 ~ 51.1	47.8 ~ 46.9	40.0
	교대	26.0 ~ 27.4	27.0 ~ 27.2	24.0
	교각	28.2 ~ 29.1	27.8 ~ 28.8	27.0
검토의견		■ 기존 및 금회 측정값 비교 분석 결과 측정부위에 따라 다소 차이는 있지만, 설계기준강도를 전반적으로 상회하므로 콘크리트의 강도상태는 양호한 것으로 판단된다.		

4) 반발경도 시험보고서

【표 34.4.17】 상주방향 반발경도 시험보고서

반발경도시험 보고서	
1. 시험조건	
구 분	내 용
시험 일자 및 시간	일자 : 2025. 09. 04. 시간 : 09:00 ~ 17:00
시험 위치	시험 성과표의 위치명 및 재료시험 위치도 참조
시험 대상 구조물	도림천교(상주방향)
시험 대상 표본 선정	재료시험 수량에 따라 표본 선정
콘크리트 설계 조건 (강도, MPa)	바닥판 하면 : 27.0MPa, 거더 40MPa, 교대 : 24.0MPa, 교각 : 27.0MPa
시험 위치의 표면 상태	건전부 : 균열, 박리 등이 없는 양호한 부위 대상 표면정리(요철제거) 비건전부 : 균열, 박리 등이 있는 불량한 부위 대상 표면정리(요철제거)
시험시의 온도 및 콘크리트의 재령	26.6℃, 3000일 이상
콘크리트 내부의 함수 상태	기건 상태
2. 시험기기	
구 분	내 용
측정기의 종류	NR-Type(NR-10)
제품번호	28191
시험기기의 교정	한국산업기술시험원 교정(엔빌테스트 : 80 ± 2)
3. 시험 방법	
구 분	내 용
반발경도 타격점 간격 및 수량	4 × 5, 20회 타격(30mm 간격)
반발경도 측정기의 타격방향	시험 성과표 참조
반발경도 유효값 기준	측정 평균치의 $\pm 20\%$ 범위 내
시험 부위별 반발경도의 평균값	시험 성과표 참조
버린 반발경도의 값 및 위치	시험 성과표 참조
4. 시험결과	
시험 성과표 참조	

【표 34.4.18】영천방향 반발경도 시험보고서

반발경도시험 보고서	
1. 시험조건	
구 분	내 용
시험 일자 및 시간	일자 : 2025. 09. 04. 시간 : 09:00 ~ 17:00
시험 위치	시험 성과표의 위치명 및 재료시험 위치도 참조
시험 대상 구조물	도림천교(영천방향)
시험 대상 표본 선정	재료시험 수량에 따라 표본 선정
콘크리트 설계 조건 (강도, MPa)	바닥판 하면 : 27.0MPa, 거더 40MPa, 교대 : 24.0MPa, 교각 : 27.0MPa
시험 위치의 표면 상태	건전부 : 균열, 박리 등이 없는 양호한 부위 대상 표면정리(요철제거) 비건전부 : 균열, 박리 등이 있는 불량한 부위 대상 표면정리(요철제거)
시험시의 온도 및 콘크리트의 재령	26.6℃, 3000일 이상
콘크리트 내부의 함수 상태	기건 상태
2. 시험기기	
구 분	내 용
측정기의 종류	NR-Type(NR-10)
제품번호	28191
시험기기의 교정	한국산업기술시험원 교정(엔빌테스트 : 80 ± 2)
3. 시험 방법	
구 분	내 용
반발경도 타격점 간격 및 수량	4 × 5, 20회 타격(30mm 간격)
반발경도 측정기의 타격방향	시험 성과표 참조
반발경도 유효값 기준	측정 평균치의 $\pm 20\%$ 범위 내
시험 부위별 반발경도의 평균값	시험 성과표 참조
버린 반발경도의 값 및 위치	시험 성과표 참조
4. 시험결과	
시험 성과표 참조	

나. 탄산화 깊이 측정

탄산화 깊이 측정은 드릴링을 통한 천공 후 페놀프탈레인 용액 지시약을 사용하여 적색으로 변색되는 시점을 탄산화깊이로 정하였으며, 버니어캘리퍼스를 이용하여 그 깊이를 측정하였다. 피복 두께는 철근탐사기를 이용하여 피복두께를 확인 후, 설계피복과 비교하여 작은 값을 적용하였다.



【사진 34.4.3】 탄산화 깊이 측정 현장사진

1) 탄산화 깊이 측정결과(상주방향)

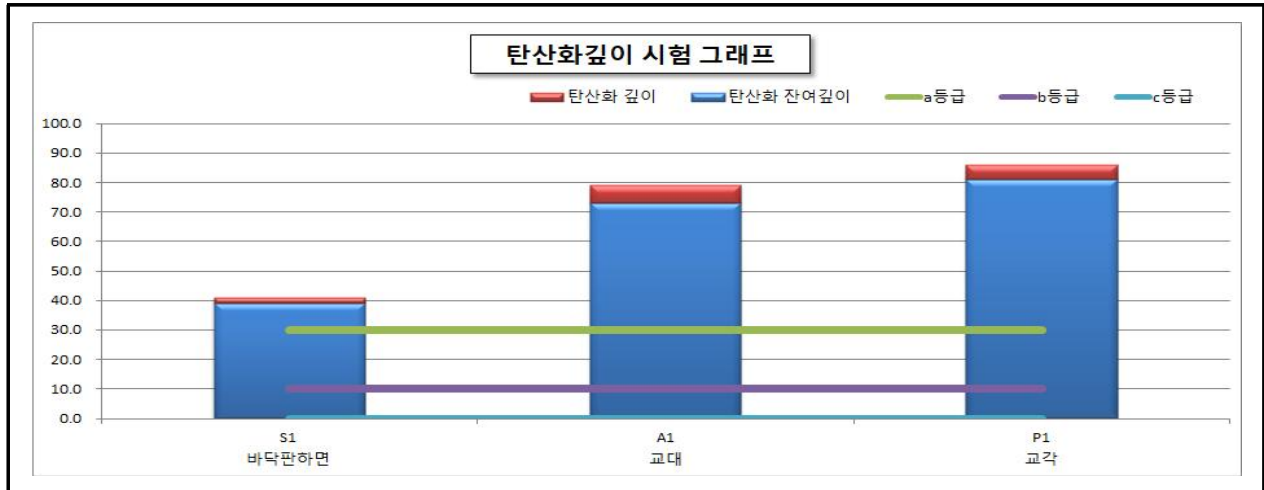
【표 34.4.19】 탄산화 깊이 측정결과 및 평가 (상주방향)

시험위치		탄산화 깊이 (mm)	실측 피복두께 (mm)	탄산화 잔여깊이 (mm)	경과년수	탄산화 속도계수 (A)	잔존수명 (년)	평가등급	비 고
상부 구조	S1 바닥판하면	2.0	41.0	39.0	8	0.71	100년 이상	a등급	
하부 구조	A1 교대	6.0	79.0	73.0	8	2.12	100년 이상	a등급	
	P1 교각	5.0	86.0	81.0	8	1.77	100년 이상	a등급	

- 탄산화 깊이 측정결과, 상부구조 탄산화깊이는 2.0mm, 하부구조 탄산화깊이는 5.0mm~6.0mm로 측정되었으며, 잔여깊이가 30mm이상을 확보하고, 세부지침 지침기준 "a"로 평가 되어 탄산화에 따른 철근의 부식발생 영향은 없는 것으로 판단된다.

【표 34.4.20】 탄산화 시험결과 분석 (상주방향)

구 분	탄산화 깊이(mm)	잔여깊이(mm)	비고
상부구조	2.0	39.0	
하부구조	5.0~6.0	73.0~81.0	



【그림 34.4.4】 상주방향 탄산화 깊이 측정결과

2) 탄산화 깊이 측정결과(영천방향)

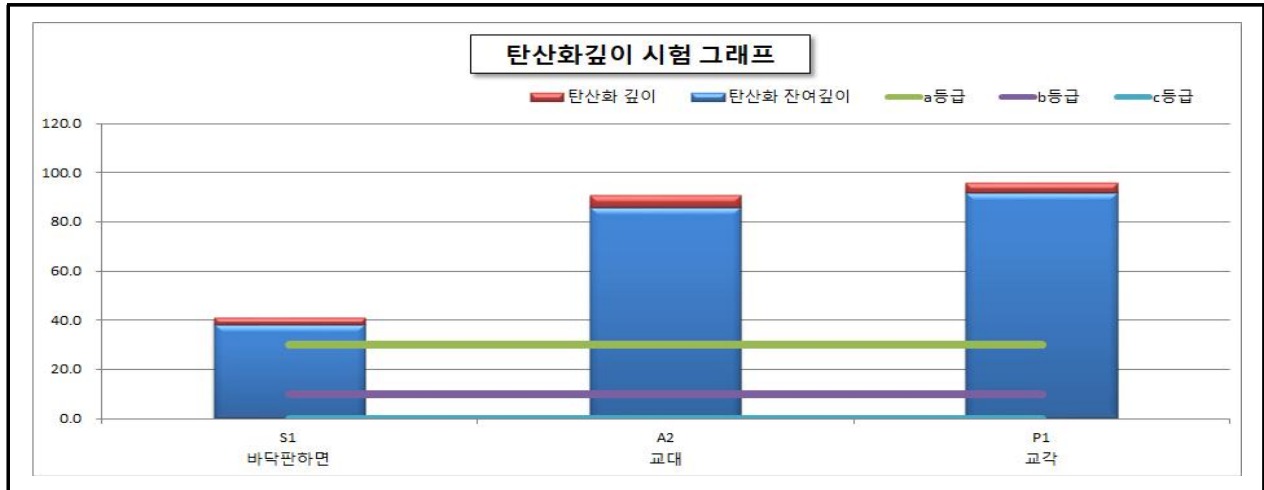
【표 34.4.21】 탄산화 깊이 측정결과 및 평가 (영천방향)

시험위치		탄산화 깊이 (mm)	실측 피복두께 (mm)	탄산화 잔여깊이 (mm)	경과년수	탄산화 속도계수 (A)	잔존수명 (년)	평가등급	비 고
상부 구조	S1 바닥판하면	3.0	41.0	38.0	8	1.06	100년 이상	a등급	
하부 구조	A2 교대	5.0	91.0	86.0	8	1.77	100년 이상	a등급	
	P1 교각	4.0	96.0	92.0	8	1.41	100년 이상	a등급	

- 탄산화 깊이 측정결과, 상부구조 탄산화깊이는 3.0mm, 하부구조 탄산화깊이는 4.0mm~5.0mm로 측정되었으며, 잔여깊이가 30mm이상을 확보하고, 세부지침 지침기준 "a"로 평가 되어 탄산화에 따른 철근의 부식발생 영향은 없는 것으로 판단된다.

【표 34.4.22】 탄산화 시험결과 분석 (영천방향)

구 분	탄산화 깊이(mm)	잔여깊이(mm)	비고
상부구조	3.0	38.0	
하부구조	4.0~5.0	86.0~92.0	


【그림 34.4.5】 영천방향 탄산화 깊이 측정결과

3) 시설물 내구성 예측 서비스를 활용한 내구성 예측

국토안전관리원에서 시행하고있는 시설물 내구성 예측 서비스를 활용하여 공용년수 증가에 따른 탄산화의 향후 추이를 예측해 보았다. 도림천교의 상하부 구조를 대상으로 내구성 예측 서비스를 활용하여 100년 후 탄산화 깊이 및 탄산화 속도계수를 예측하였으며, 그 결과는 아래 표와 같다.

【표 34.4.23】탄산화 시험에 의한 내구성 예측

상부구조 - 바닥판 S1 (상주방향)	
실측 피복두께(mm)	41.0
탄산화 진행깊이(mm)	2.0
잔여깊이(mm)	39.0
탄산화 속도계수	0.71
공용년수	8년
잔존수명	100년 이상
평가	a

탄산화 등급	A (탄산화 속도 계수)	등급 선정 기준				
a (39)	0.70711 (mm/year0.5)	등급	a	b	c	d
		탄산화 잔여깊이	30mm 이상	10mm 이상 30mm 미만	0mm 이상 10mm 미만	0mm 이하

탄산화 깊이(Cx)	탄산화 속도계수(A)	탄산화 등급

하부구조 - 교대 A1 (상주방향)

실측 피복두께(mm)	79.0
탄산화 진행깊이(mm)	6.0
잔여깊이(mm)	73.0
탄산화 속도계수	2.12
공용년수	8년
잔존수명	100년 이상
평가	a

탄산화 등급	A (탄산화 속도 계수)	등급 선정 기준				
a (73)	2.12132 (mm/year0.5)	등급	a	b	c	d
		탄산화 잔여깊이	30mm 이상	10mm 이상 30mm 미만	0mm 이상 10mm 미만	0mm 이하

탄산화 깊이(Cx)	탄산화 속도계수(A)	탄산화 등급

【표 34.4.23】탄산화 시험에 의한 내구성 예측(계속)

하부구조 - 교각 P1 (상주방향)	
실측 피복두께(mm)	86.0
탄산화 진행깊이(mm)	5.0
잔여깊이(mm)	81.0
탄산화 속도계수	1.77
공용년수	8년
잔존수명	100년 이상
평가	a

탄산화 등급

a
(81)

A (탄산화 속도 계수)

1.76777
(mm/year0.5)

등급 선정 기준

등급	a	b	c	d
탄산화 잔여깊이	30mm 이상	10mm 이상 30mm 미만	0mm 이상 10mm 미만	0mm 이하

탄산화 깊이(Cx)

탄산화 속도계수(A)

탄산화 등급

상부구조 - 바닥판 S1 (영천방향)	
실측 피복두께(mm)	41.0
탄산화 진행깊이(mm)	3.0
잔여깊이(mm)	38.0
탄산화 속도계수	1.06
공용년수	8년
잔존수명	100년 이상
평가	a

탄산화 등급

a
(38)

A (탄산화 속도 계수)

1.06066
(mm/year0.5)

등급 선정 기준

등급	a	b	c	d
탄산화 잔여깊이	30mm 이상	10mm 이상 30mm 미만	0mm 이상 10mm 미만	0mm 이하

탄산화 깊이(Cx)

탄산화 속도계수(A)

탄산화 등급

【표 34.4.23】 탄산화 시험에 의한 내구성 예측(계속)

하부구조 - 교대 A2 (영천방향)	
실측 피복두께(mm)	91.0
탄산화 진행깊이(mm)	5.0
잔여깊이(mm)	86.0
탄산화 속도계수	1.77
공용년수	8년
잔존수명	100년 이상
평가	a

탄산화 등급	A (탄산화 속도 계수)	등급 산정 기준
a (86)	1.76777 (mm/year0.5)	등급
		탄산화 잔여깊이
		a
		b
		c
		d

탄산화 깊이(Cx)	탄산화 속도계수(A)	탄산화 등급

하부구조 - 교각 P1 (영천방향)

실측 피복두께(mm)	96.0
탄산화 진행깊이(mm)	4.0
잔여깊이(mm)	92.0
탄산화 속도계수	1.41
공용년수	8년
잔존수명	100년 이상
평가	a

탄산화 등급	A (탄산화 속도 계수)	등급 산정 기준
a (92)	1.41421 (mm/year0.5)	등급
		탄산화 잔여깊이
		a
		b
		c
		d

탄산화 깊이(Cx)	탄산화 속도계수(A)	탄산화 등급

3) 기 점검결과와의 비교

【표 34.4.24】 탄산화 깊이 기 점검결과와의 비교 (상주방향)

구 분	2023년 정밀안전점검			2025년 정밀안전점검			비 고
	탄산화깊이 (mm)	잔여깊이 (mm)	평가 결과	탄산화깊이 (mm)	잔여깊이 (mm)	평가 결과	
상부구조	2.5	37.5	a	2.0	39.0	a	
하부구조	5.0~5.5	75.0~79.5	a	5.0~6.0	73.0~81.0	a	
검토의견	■ 기존 및 금회 측정값 비교 분석 결과, 시험 위치에 따른 편차로 인해 다소 차이는 있지만, 잔여깊이가 30mm 이상 확보하는 것으로 분석되어 탄산화에 진행 따른 철근부식 가능성은 미미할 것으로 판단된다.						

【표 34.4.25】 탄산화 깊이 기 점검결과와의 비교 (영천방향)

구 분	2023년 정밀안전점검			2025년 정밀안전점검			비 고
	탄산화깊이 (mm)	잔여깊이 (mm)	평가 결과	탄산화깊이 (mm)	잔여깊이 (mm)	평가 결과	
상부구조	3.0	37.0	a	3.0	38.0	a	
하부구조	2.5~3.0	82.0~87.5	a	4.0~5.0	86.0~92.0	a	
검토의견	■ 기존 및 금회 측정값 비교 분석 결과, 시험 위치에 따른 편차로 인해 다소 차이는 있지만, 잔여깊이가 30mm 이상 확보하는 것으로 분석되어 탄산화 진행에 따른 철근부식 가능성은 미미할 것으로 판단된다.						

4) 시험보고서

【표 34.4.26】 상주방향 탄산화 깊이 시험 보고서

구 분	내 용
시험일자	2025년 09월 04일
시험시간	09:00 ~ 17:00
시험 영역의 위치	상부구조, 하부구조
골재 종류	보통골재(추정)
측정면의 종류	햄머드릴을 이용해 뚫어낸 면
시약	페놀프탈레인 1% 용액
구조물경과년수	8년
측정 기구	햄머드릴, 버니어 캘리퍼스, 시험지
시약 분무로부터 탄산화 깊이까지의 시간	즉시
측정결과(측정값, 평균값, 최대값 등)	보고서 ‘콘크리트 강도시험’ 참조
연한 적자색 변색 유무	유

【표 34.4.27】영천방향 탄산화 깊이 시험 보고서

구 분	내 용
시험일자	2025년 09월 04일
시험시간	09:00 ~ 17:00
시험 영역의 위치	상부구조, 하부구조
골재 종류	보통골재(추정)
측정면의 종류	햄머드릴을 이용해 뚫어낸 면
시약	페놀프탈레인 1% 용액
구조물경과년수	8년
측정 기구	햄머드릴, 버니어 캘리퍼스, 시험지
시약 분무로부터 탄산화 깊이까지의 시간	즉시
측정결과(측정값, 평균값, 최대값 등)	보고서 ‘콘크리트 강도시험’ 참조
연한 적자색 변색 유무	유

다. 금회점검 내구성조사 결과요약

【표 34.4.28】상주방향 금회 점검 내구성조사 결과요약

시 험 명	시험부위		시험 결과		비 고
			측정결과	설계기준	
비파괴 강도 (MPa)	상부구조	바닥판하면	27.4 ~ 27.6	27.0	■ 전반적으로 설계강도 이상(양호)
		거더	46.0 ~ 47.4	40.0	
	하부구조	교대	27.0 ~ 27.3	24.0	
		교각	27.5 ~ 28.0	27.0	
탄산화 잔여깊이 (mm)	상부구조		39.0	a등급	■ 탄산화 잔여깊이 30mm이상 확보 ■ 탄산화에 의한 철근부식 가능성 없음
	하부구조		73.0~81.0	a등급	
종합 평가	• 콘크리트 강도는 전반적으로 설계강도 이상으로 양호한 상태로 평가됨 • 탄산화에 의한 철근부식 가능성은 없는 상태임				

【표 34.4.29】영천방향 금회 점검 내구성조사 결과요약

시 험 명	시험부위		시험 결과		비 고
			측정결과	설계기준	
비파괴 강도 (MPa)	상부구조	바닥판하면	27.1 ~ 27.8	27.0	■ 전반적으로 설계강도 이상(양호)
		거더	47.8 ~ 46.9	40.0	
	하부구조	교대	27.0 ~ 27.2	24.0	
		교각	27.8 ~ 28.8	27.0	
탄산화 잔여깊이 (mm)	상부구조		38.0	a등급	■ 탄산화 잔여깊이 30mm이상 확보 ■ 탄산화에 의한 철근부식 가능성 없음
	하부구조		86.0~92.0	a등급	
종합 평가	• 콘크리트 강도는 전반적으로 설계강도 이상으로 양호한 상태로 평가됨 • 탄산화에 의한 철근부식 가능성은 없는 상태임				

라. 기 점검결과와 비교

【표 34.4.30】상주방향 기 점검결과와 비교

시 험 명	시험부위		시험 결과				비 고		
			2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검				
비파괴 강도 (MPa)	상부구조	바닥판하면	27.8	~	28.4	27.4	~	27.6	■ 강도저하 없음.
		거더	40.4	~	49.6	46.0	~	47.4	
	하부구조	교대	26.1	~	27.4	27.0	~	27.3	
		교각	27.2	~	28.9	27.5	~	28.0	
탄산화 잔여깊이 (mm)	상부구조		37.5	a	39.0	a	■ 탄산화에 의한 철근부식 가능성 없음.		
	하부구조		75.0~79.5	a	73.0~81.0	a			
종합 평가	• 기 점검결과와 비교 검토한 결과 공용년수 증가에 의한 구조물의 내구성 저하는 발생하지 않은 상태로 평가됨								

【표 34.4.31】 영천방향 기 점검결과와 비교

시 험 명	시험부위		시험 결과				비 고		
			2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검				
비파괴 강도 (MPa)	상부구조	바닥판하면	27.3	~	28.4	27.1	~	27.8	■ 강도저하 없음.
		거더	41.9	~	51.1	47.8	~	46.9	
	하부구조	교대	26.0	~	27.4	27.0	~	27.2	
		교각	28.2	~	29.1	27.8	~	28.8	
탄산화 잔여깊이 (mm)	상부구조		37.0		a	38.0		a	■ 탄산화에 의한 철근부식 가능성 없음.
	하부구조		82.0~87.5		a	86.0~92.0		a	
종합 평가	• 기 점검결과와 비교 검토한 결과 공용년수 증가에 의한 구조물의 내구성 저하는 발생하지 않은 상태로 평가됨								

34.5 상태평가

시설물의 상태평가는 재료시험 및 외관조사에 의해 시설물의 각 부재로부터 발견된 상태변화(결함, 손상, 열화)를 근거로 하여 『시설물의 안전 및 유지관리 실시 세부지침 (안전점검·진단 편 -2024. 12.)』의 상태평가 기준에 따라 실시한다. 정밀점검의 상태평가 기준은 시설물의 전체 부재에 대하여 외관조사망도를 작성하여 부재별로 상세히 상태평가를 실시하며, 책임기술자가 시설물 전체에 대한 상태평가 결과를 결정하게 된다.

34.5.1 시설물 전체 상태평가 결과

가. 상주방향

현장조사 및 시험결과에 의한 상태평가를 수행한 결과, 구조물에 영향을 미칠만한 손상은 조사되지 않은 상태로서 기능 발휘에는 지장이 없으며 내구성 증진을 위하여 일부의 보수가 필요한 상태인 ‘B등급’으로 산정되었다.

부재별 손상에 대한 상태평가 상세 내용은 ‘부록. 상태평가 결과 자료’에 수록하였다.

【표 34.5.1】 상주방향 상태평가 결과표

부재의 분류			상부구조		2차 부재	기타부재				받침	하부구조		내구성요소	
상부	하부	구조형식	바닥판	거더	가로보	포장	배수	난간연석	신축이음	교량받침	하부	기초	탄산화	
													상부	하부
S1	A1	DR	a	a	a	c	a	b	c	a	a	q	a	a
S2	P1	DR	b	a	a	c	a	b	—	b	b	q	—	a
S3	P2	DR	b	a	a	c	a	a	b	b	b	q	—	—
S4	P3	DR	b	a	b	c	a	b	—	b	c	q	a	—
	A2								c	a	b	q		a
평균			0.175	0.100	0.125	0.400	0.100	0.175	0.333	0.160	0.220	—	0.100	0.100
가중치			18	20	5	7	3	2	9	9	20	—	4	3
(평균×가중치) /가중치합			0.032	0.020	0.006	0.028	0.003	0.004	0.030	0.014	0.044	—	0.004	0.003
• 포장부 망상균열의 경우 손상의 면적상은 d등급이나 면적대비 손상의 정도가 경미하여 c등급으로 상향조정하여 평가를 실시함.													0.188	
													B	

■ 결함도 범위 : $0.130 \leq \text{결함도지수}(0.188) < 0.260$

나. 상주방향 공중이 이용하는 부위 상태평가

① 추락방지시설

경미한 결함 및 파손이 발생한 상태로 지속적인 관찰 후 보수가 필요한 “b” 로 평가됨.

기준	상태기준 설명
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 위험이 있어 즉각 사용을 금지해야 하는 상태

② 도로포장

포장의 결함 및 파손이 미미하게 발생된 상태로 “b” 등급으로 평가됨.

기준	상태기준 설명
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 불쾌감을 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

지속관찰하고 보수여부를 결정하여야 하는 상태로 “b” 로 평가됨.

기준	상태기준 설명
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

미설치된 상태로 평가불가.

기준	상태기준 설명
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

다. 영천방향

현장조사 및 시험결과에 의한 상태평가를 수행한 결과, 구조물에 영향을 미칠만한 손상은 조사되지 않은 상태로서 기능 발휘에는 지장이 없으며 내구성 증진을 위하여 일부의 보수가 필요한 상태인 ‘B등급’으로 산정되었다.

부재별 손상에 대한 상태평가 상세 내용은 ‘부록. 상태평가 결과 자료’에 수록하였다.

【표 34.5.2】영천방향 상태평가 결과표

부재의 분류			상부구조		2차 부재	기타부재				받침	하부구조		내구성요소	
상부	하부	구조형식	바닥판	거더	가로보	포장	배수	난간연석	신축이음	교량받침	하부	기초	탄산화	
													상부	하부
S1	A1	DR	a	a	b	a	a	b	b	a	a	q	a	a
S2	P1	DR	b	a	a	b	a	c	—	b	a	q	—	a
S3	P2	DR	b	a	a	b	b	c	b	b	a	q	—	—
S4	P3	DR	b	a	a	a	a	c	—	b	c	q	a	—
	A2								c	b	b	q		a
평균			0.175	0.100	0.125	0.150	0.125	0.350	0.267	0.180	0.180	—	0.100	0.100
가중치			18	20	5	7	3	2	9	9	20	—	4	3
(평균X가중치)/가중치합			0.032	0.020	0.006	0.011	0.004	0.007	0.024	0.016	0.036	—	0.004	0.003
													0.162	
													B	

■ 결함도 범위 : $0.130 \leq \text{결함도지수}(0.162) < 0.260$

라. 영천방향 공중이 이용하는 부위 상태평가

① 추락방지시설

경미한 결함 및 파손이 발생한 상태로 지속적인 관찰 후 보수가 필요한 “b” 로 평가됨.

기준	상태기준 설명
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 위험이 있어 즉각 사용을 금지해야 하는 상태

② 도로포장

포장의 결함 및 파손이 미미하게 발생된 상태로 “b” 등급으로 평가됨.

기준	상태기준 설명
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 불쾌감을 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

지속관찰하고 보수여부를 결정하여야 하는 상태로 “b” 로 평가됨.

기준	상태기준 설명
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

미설치된 상태로 평가불가.

기준	상태기준 설명
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

마. 시설물 전체 상태평가 결과

【표 34.5.3】 시설물 전체 상태평가 결과표

구 분	환산 결함도점수	상태평가 등급	연장 (m)	차선	길이 X 차선	연장비	환산결함도점수 X 연장비
상주방향	0.188	B	180.00	2	360.00	0.500	0.094
영천방향	0.162	B	180.00	2	360.00	0.500	0.081
합계(Σ)			360.00	4	720.00	1.000	0.175
1. 평가지수 =							0.175
2. 상태평가결과 =							B

34.5.2 기 점검 결과와의 비교

【표 34.5.4】 전회 점검과 상태평가 결과 비교·분석

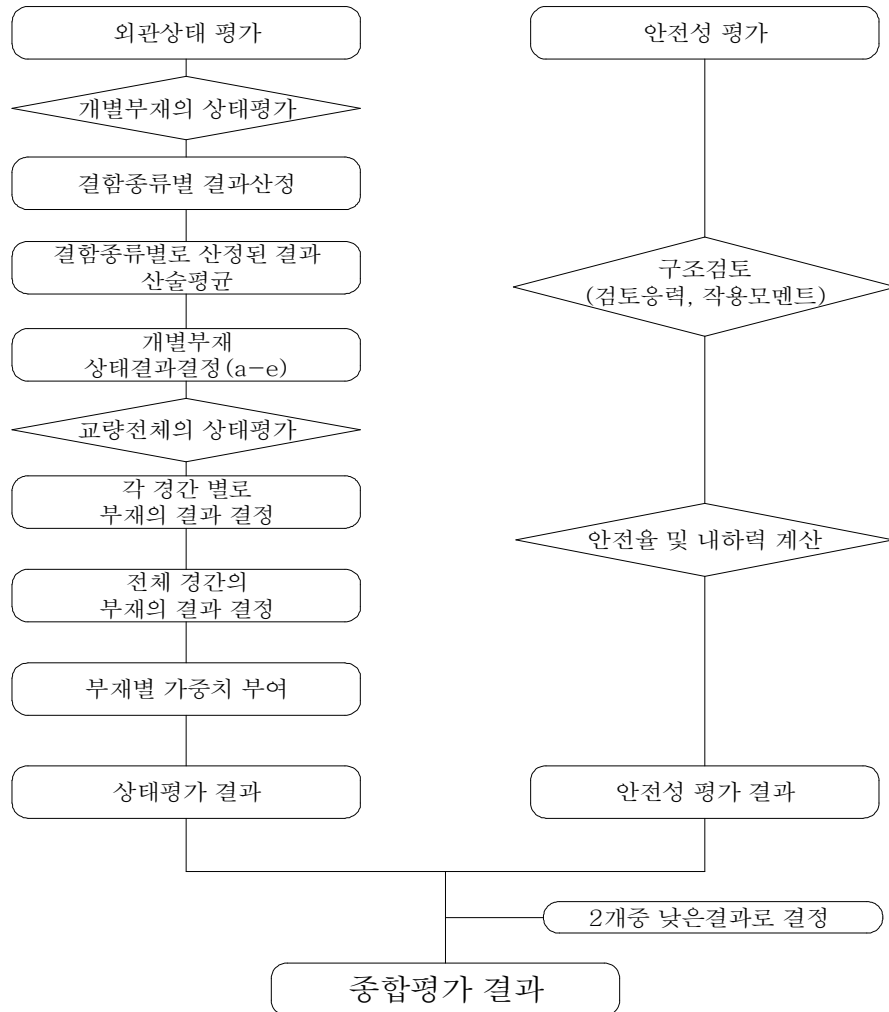
구 분	2023년 정밀안전점검	2023년 정밀안전점검
환산결함도점수	0.178	0.175
상태평가결과	B	B
총 평	- 금회 정밀안전점검 결과, 도림천교의 상태평가 결과는 “B” 로 산정되었다. - 전회(2023년) 정밀안전점검과 비교·분석한 결과, 환산결함도 점수가 0.178에서 0.175으로 0.003 감소하였으며, 상태평가 등급은 “B” 로 동일하게 평가되었다. - 환산결함도 점수가 감소한 주요 원인은 전회 점검과 비교 시, 바닥판, 거더, 교대, 교각 등의 손상이 일부 보수된 조사되어, 결함점수는 전회차 대비 소폭 감소하였고, 등급은 동일한 것으로 확인되었다.	

34.6 종합평가 및 안전등급 지정

34.6.1 종합평가 결과 산정방법

외관조사에 따른 상태평가등급과 안전성 검토에 근거한 안전성평가등급 중 낮은 등급을 시설물의 종합평가등급으로 결정한다.

■ 종합평가 등급=MIN(상태평가 결과, 안전성 평가 결과)



【그림 34.6.1】 종합평가 결과 산정절차

34.6.2 종합평가 결과

본 과업에서는 안전성평가를 실시하지 않았으므로, 외관조사 및 시험에 의한 상태평가 결과를 검토하여 종합평가 결과는 “B” 로 평가되었다.

【표 34.6.1】 종합평가 결과

구조물명	상태평가 결과		안전성평가 결과		종합평가 결과
	환산결합도점수	기준	S·F	기준	
도림천교	0.175	B	—	—	B
종합평가	•외관조사 및 내구성조사에 의한 상태평가 결과는 내구성 증진을 위하여 일부의 보수가 필요한 “B” 로 평가됨 •종합평가 결과, “B” 로 평가됨				

34.6.3 안전등급 지정

종합평가 결과에 따른 본 시설물의 안전등급은 『보조부재에 경미한 결함이 발생하였으나, 기능 발휘에는 지장이 없으며 내구성 증진을 위하여 일부의 보수가 필요한 상태』인 “B등급” 으로 지정하였다.

【표 34.6.2】 안전등급 지정

안전등급	시설물의 상태
A (우수)	문제점이 없는 최상의 상태
B (양호)	보조부재에 경미한 결함이 발생하였으나, 기능발휘에는 지장이 없으며 내구성 증진을 위하여 일부의 보수가 필요한 상태
C (보통)	주요부재에 경미한 결함 또는 보조부재에 광범위한 결함이 발생하였으나, 전체적인 시설물의 안전에는 지장이 없으며, 주요부재에 내구성, 기능성 저하 방지를 위한 보수가 필요하거나 보조부재에 간단한 보강이 필요한 상태
D (미흡)	주요부재에 결함이 발생하여 긴급한 보수·보강이 필요하며 사용제한 여부를 결정하여야 하는 상태
E (불량)	주요부재에 발생한 심각한 결함으로 인하여 시설물 안전에 위협이 있어 즉각 사용을 금지하고 보강 또는 개축을 하여야 하는 상태

34.7 보수·보강 및 유지관리방안

34.7.1 보수·보강 방안

가. 상주방향

【표 34.7.1】 손상별 보수·보강 방안

구분	손상 내용	단위	물량	개소	보수방안	우선순위
바닥판 하면	재료분리	m ²	0.10	1	단면보수	2순위
	철근노출	m ²	0.35	2	단면보수(방청)	1순위
	파손	m ²	0.10	1	단면보수	2순위
	균열부백태	m ²	1.05	18	표면처리	3순위
거더	상태양호	—	—	—	—	—
가로보	백태	m ²	0.12	1	단면보수	2순위
	균열부백태	m ²	0.12	4	표면처리	3순위
교대	균열(0.3mm미만)	m	2.00	1	표면처리	3순위
	누수흔적	m ²	1.00	1	표면처리	3순위
교각	균열(0.3mm미만)	m	0.60	2	표면처리	3순위
	망상균열	m ²	22.00	2	표면처리	3순위
교량받침	무수축물탈 균열(0.3mm미만)	m	2.30	8	표면처리	3순위
	반침콘크리트 균열(0.3mm미만)	m	0.50	2	표면처리	3순위
	무수축물탈 박리, 박락	m ²	0.02	2	단면보수	2순위
	플레이트 부식	EA	7.00	7	재도장	2순위
신축이음	후타재 균열(0.3mm미만)	m	6.50	13	표면처리	3순위
	후타재 망상균열	m ²	5.00	3	표면처리	3순위
	이물질 퇴적	m	1.50	2	정비	3순위
	고무재 파손, 마모	m	5.00	4	주의관찰	—
교면포장	망상균열	m ²	960.00	4	주의관찰	—
	포장파손	m ²	0.02	2	단면보수	2순위
배수시설	상태양호	—	—	—	—	—
방호벽 및 중분대	균열(0.3mm미만)	m	6.00	4	표면처리	3순위
	균열부백태	m ²	0.90	2	표면처리	3순위
점검시설	상태양호	—	—	—	—	—

나. 영천방향

【표 34.7.2】 손상별 보수·보강 방안

구분	손상 내용	단위	물량	개소	보수방안	우선순위
바닥판 하면	균열부백태	m ²	0.28	2	표면처리	3순위
	재료분리	m ²	0.03	1	단면보수	2순위
	파손	m ²	0.60	2	단면보수	2순위
거더	상태양호	—	—	—	—	—
가로보	파손	m ²	0.12	1	단면보수	2순위
교대	균열(0.3mm미만)	m	0.50	1	표면처리	3순위
	누수흔적	m ²	1.00	1	표면처리	3순위
	법면 블럭이격	m ²	3.00	1	주의관찰	—
교각	망상균열	m ²	24.50	3	표면처리	3순위
교량받침	무수축몰탈 균열(0.3mm미만)	m	5.80	26	표면처리	3순위
	받침콘크리트 균열(0.3mm미만)	m	1.30	5	표면처리	3순위
	무수축몰탈 박락	m ²	0.01	1	단면보수	2순위
	스토퍼 간섭	EA	2.00	2	주의관찰	—
	받침콘크리트 철근 노출	m ²	0.02	1	단면보수(방청)	1순위
	plate 부식	EA	2.00	2	채도장	2순위
신축이음	후타재 균열(0.3mm미만)	m	10.30	38	표면처리	3순위
	접속부 이격	m	4.50	3	주의관찰	—
	본체 고무재파손	m	0.20	2	주의관찰	—
	이물질 퇴적	m	2.00	2	정비	3순위
	차수판 볼트탈락	EA	3.00	3	정비	3순위
교면포장	포장박리	m ²	0.65	2	단면보수	2순위
	후타재 접속부 이격	m ²	4.50	3	주의관찰	—
배수시설	배수구 막힘	EA	1.00	1	정비	3순위
방호벽 및 중분대	균열(0.3mm미만)	m	70.00	5	표면처리	3순위
	균열부백태	m ²	0.70	7	표면처리	3순위
	망상균열	m ²	30.00	1	표면처리	3순위
점검시설	상태양호	—	—	—	—	—

34.7.2 개략공사비

가. 상주방향

【표 34.7.3】 개략공사비

구 분	손상내용	보수방안	손상 물량	보수 물량	단위	단가 (천원)	개략공사비 (천원)	우선 순위
바닥판 하면	재료분리	단면보수	0.10	0.15	m²	960	144	2순위
	철근노출	단면보수(양방향)	0.35	0.52	m²	1,113	579	1순위
	파손	단면보수	0.10	0.15	m²	960	144	2순위
	균열부백태	표면처리	1.05	1.58	m²	250	395	2순위
가로보	백태	표면처리	0.12	0.18	m²	250	45	3순위
	균열부백태	표면처리	0.12	0.18	m²	250	45	3순위
교대	균열(0.3mm미만)	표면처리	2.00	0.75	m²	250	188	3순위
	누수흔적	표면처리	1.00	1.50	m²	250	375	3순위
교각	균열(0.3mm미만)	표면처리	0.60	0.22	m²	250	55	3순위
	망상균열	표면처리	22.00	33.00	m²	250	8,250	3순위
교량받침	무수축몰탈 균열(0.3mm미만)	표면처리	2.30	0.86	m²	250	215	3순위
	받침콘크리트 균열(0.3mm미만)	표면처리	0.50	0.19	m²	250	48	2순위
	무수축몰탈 박리, 박락	단면보수	0.02	0.03	m²	960	29	2순위
	플레이트 부식	재도장	7.00	7.00	EA	415	2,905	3순위
신축이음	후타재 균열(0.3mm미만)	표면처리	6.50	2.44	m²	250	610	3순위
	후타재 망상균열	표면처리	5.00	7.50	m²	250	1,875	3순위
	이물질 퇴적	정비	1.50	2.25	m	8	18	3순위
교면포장	포장파손	단면보수	0.02	0.03	m²	960	29	2순위
방호벽 및 중분대	균열(0.3mm미만)	표면처리	6.00	2.25	m²	250	563	3순위
	균열부백태	표면처리	0.90	1.35	m²	250	338	3순위
개략 공사비 (천원)	구 분	1순위		2순위		3순위		
	순공사비	579		788		15,481		
	재경비 (순공사비의 50%)	290		394		7,741		
	합계	869		1,182		23,222		
개략공사비 총계(천원)		25,272						

주1) 보수물량은 손상물량에 50%를 할증하였음.

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

나. 영천방향

【표 34.7.4】 개략공사비

구 분	손상내용	보수방안	손상 물량	보수 물량	단위	단가 (천원)	개략공사비 (천원)	우선 순위
바닥판	균열부백태	표면처리	0.28	0.42	m²	250	105	3순위
	재료분리	단면보수	0.03	0.05	m²	960	48	2순위
	파손	단면보수	0.60	0.90	m²	960	864	2순위
가로보	파손	단면보수	0.12	0.18	m²	960	173	2순위
교대	균열(0.3mm미만)	표면처리	0.50	0.19	m²	250	48	3순위
	누수흔적	표면처리	1.00	1.50	m²	250	375	3순위
교각	망상균열	표면처리	24.50	36.75	m²	250	9,188	3순위
교량받침	무수축물탈 균열(0.3mm미만)	표면처리	5.80	2.17	m²	250	543	3순위
	반침콘크리트 균열(0.3mm미만)	표면처리	1.30	0.49	m²	250	123	3순위
	무수축물탈 박락	단면보수	0.01	0.02	m²	960	19	2순위
	반침콘크리트 철근 노출	단면보수(망상)	0.02	0.03	m²	1,113	33	1순위
	plate 부식	재도장	2.00	2.00	EA	415	830	2순위
신축이음	후타재 균열(0.3mm미만)	표면처리	10.30	3.86	m²	250	965	3순위
	이물질 퇴적	정비	2.00	3.00	m	8	24	3순위
	차수판 볼트탈락	정비	3.00	3.00	EA	8	24	3순위
교면포장	포장박리	단면보수	0.65	0.98	m²	960	941	2순위
배수시설	배수구 막힘	정비	1.00	1.00	EA	184	184	3순위
방호벽 및 중분대	균열(0.3mm미만)	표면처리	70.00	26.25	m²	250	6,563	3순위
	균열부백태	표면처리	0.70	1.05	m²	250	263	3순위
	망상균열	표면처리	30.0	45.00	m²	250	11,250	3순위
개략 공사비 (천원)	구 분	1순위		2순위		3순위		
	순공사비	33		2,875		29,652		
	재경비 (순공사비의 50%)	17		1,438		14,826		
	합계	50		4,313		44,478		
개략공사비 총계(천원)		48,840						

주1) 보수물량은 손상물량에 50%를 할증하였음.

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

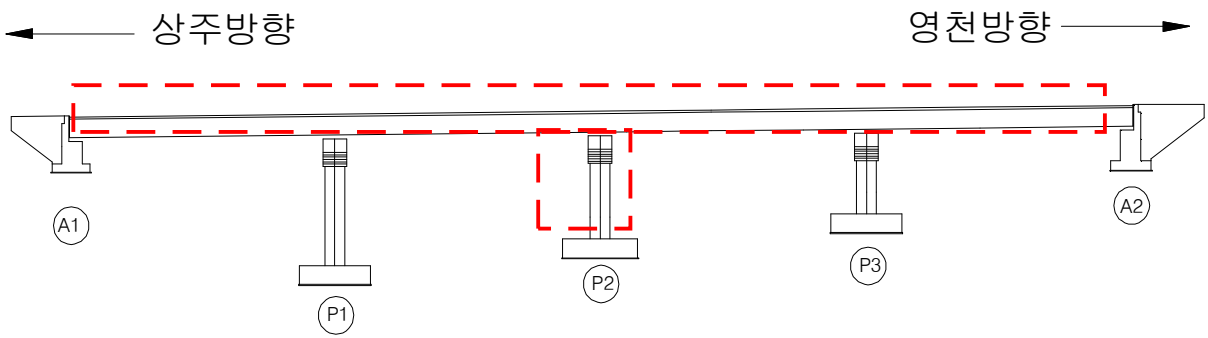
34.7.3 유지관리방안

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

【표 34.7.5】 중점유지관리 항목

부채구분	중 점 사 항
교면포장	• 교면포장 손상여부 점검(주행성 중심) • 기존 손상 진전여부 확인
방호벽	• 방호벽 손상여부 점검 • 기존 손상 진전여부 확인
배수시설	• 배수구 막힘 여부 점검(발생여부 점검)
바닥판	• 바닥판하면 손상여부 점검(발생여부 점검) • 기존 손상 진전여부 확인
거더 및 가로보	• 거더 및 가로보 손상여부 점검(발생여부 점검) • 기존 손상 진전여부 확인
교량받침	• 교량받침 손상여부 점검(발생여부 점검) • 기존 손상 진전여부 확인 • 이동 여유량 지속적 관리
신축이음장치	• 신축이음 손상여부 점검(발생여부 점검) • 기존 손상 진전여부 확인 • 이동 여유량 지속적 관리
하부구조	• 하부구조 손상여부 점검(발생여부 점검) • 기존 손상 진전여부 확인

◎ 부재별 중점점검 손상

		
① 교면포장 망상균열 - 진전 여부확인		
		
② 교량받침 P2 스토퍼 간섭 - 진전 여부확인		
		

34.8 종합결론

본 시설물은 경상북도 영천시 도림동(상주영천고속도로 80.169~80.349km)에 위치한 교량으로서 총 연장 180.0m, 폭 24.3m, 왕복 4차로로 시공되어, 2017년도에 준공되어 약 8년간 공용중인 교량 구조물이며, 시공자료 분석을 포함, 현장외관조사 및 시험, 상태평가 등을 통한 종합결론을 요약하면 다음과 같다.

34.8.1 종합결론

- 1) 대상시설물의 종합평가결과, 안전등급은 ‘B’ 등급으로서, 중대결함 및 주의할 만한 구조체 손상은 없고 대체로 시설물의 유지관리 상태가 양호함.
- 2) 전회 점검 이후 주요 구조체의 결함 진행 및 발생은 전반적으로 미미한 수준으로서 대부분 일상적인 유지관리차원의 보수만으로도 사용성 및 기능유지가 가능함.
- 3) 다만, 바닥판 일부 경간에서 균열율 20%이상으로 중대한 결함의 정도에 포함되는 균열이 조사되었으나, 균열깊이 측정(철근깊이 미만) 및 안전성 검토(안전율 확보)를 통해 고정하중 및 활하중의 영향에 따른 구조적 결함은 아닌 것으로 분석되었다. 이에 시안법에서 규정하고 있는 중대한 결함의 범위에는 포함되나, 중대한 결함은 아닌 것으로 판단된다. 단, 공용기간의 증가, 차륜하중의 불규칙적인 하중, 부속시설물 설치에 따른 고정하중 증가등으로 인한 손상의 진전이 발생할 수 있으므로 단기적인 보수 및 장기적인 주의관찰을 통한 보강이 필요할 것으로 판단된다.

34.8.2 종합결론

가. 현장조사 및 시험(상주방향)

1) 바닥판 하면

- 바닥판하면에서 조사된 재료분리, 파손,층분리의 경우 장기공용, 시공미흡, 다짐불량에 의한 손상으로 구조물에 영향을 미치는 중대한 손상은 아니나 손상의 진전 방지 및 내구성 증진 차원의 단면보수, 단면보수(방청) 등의 보수를 실시하는 것이 바람직하다고 판단된다.
- 백태의 경우 건조수축 및 온도변화, 수분접촉 등에 의한 비구조적 손상으로 판단되며, 손상의 진전 방지 및 구조물의 내구성 증진을 위한 표면처리 등의 조치를 취하는 것이 바람직 할 것으로 판단된다.

2) DR Girder

- 거더의 경우 현재 손상이 없는 양호한 상태로 조사되었으며, 추후 주기적인 점검을 통한 유지

관리를 실시하여 현재 상태를 유지하는 것이 바람직 할 것으로 판단된다.

3) 가로보

- 가로보에 발생한 재료분리의 경우 시공미흡, 다짐부족 등에 의한 손상으로 판단되며, 기능발휘에는 문제가 없으나 내구성확보를 위해 단면보수 조치가 필요하다.
- 가로보에 발생한 백태의 경우, 손상의 진전 방지 및 내구성 확보를 위한 표면보수를 실시하는 것이 바람직 할 것으로 판단된다.

4) 교대

- 교대에 발생한 균열의 경우 건조수축 및 온도변화 등에 의한 손상으로 추정되며, 손상의 진전 방지 및 구조물의 내구성 증진을 위한 0.3mm미만 균열의 경우 표면처리를, 0.3mm이상 균열의 경우 주입보수를 실시하는 것이 바람직 할 것으로 판단된다.
- 교대에 신축이음 및 외부에서 유입된 우수로 인한 누수흔적이 조사되었고, 손상의 진전 방지를 위한 신축이음부와 연계한 보수, 표면처리 등의 조치가 필요하며, 주기적인 점검을 통한 주의관찰 후 손상의 재발생 여부를 확인하는 것이 필요하다고 판단된다.

5) 교각

- 교각 코핑부에 발생한 균열, 망상균열은 건조수축, 온도변화 등의 복합적인 원인에 의한 비구조적 소수의 미세균열로서 표면처리를 실시하여 내구성을 확보하는 것이 바람직하다.

6) 교량받침

- 무수축물탈, 받침콘크리트에서 발생한 균열은 폭 0.1~0.2mm의 미세균열로 건조수축 및 온도변화에 의한 손상으로 추정된다. 기 발생한 손상의 경우 교량받침의 거동에 영향을 미칠만한 손상은 아니나, 손상의 진전 방지를 위한 표면처리 등의 보수조치가 필요하다고 판단된다.
- P1 및 P2의 교량받침에서 발생한 무수축물탈 박리 및 박락의 경우 시공미흡, 시공중 외부충격에 의한 손상으로 유추되며, 손상의 진전 방지 및 받침의 원활한 거동을 위한 단면보수 등의 보수조치가 필요하다고 판단된다.
- 플레이트 부식의 경우 습기흡착, 공용기간 증가 등에 의한 손상으로 손상의 진전 방지를 위한 채도장 등의 조치가 요망되며, 거푸집 미제거의 경우 교량받침의 원활한 유지관리를 위한 거푸집 제거 등의 정비가 필요할 것으로 판단된다.
- 연단거리 측정 결과, 전 개소 모두 실측 연단거리가 계산 연단거리를 상회하고 있는 것으로 측

정되어 설계기준을 만족하고 있는 것으로 검토되었다.

- 계산여유량과 실측여유량의 비교 · 검토결과 가동여유량이 충분한 것으로 조사되었으며, 교량받침의 이탈 가능성은 없는 상태로 판단된다.

7) 신축이음장치

- 후타재 균열(0.3mm미만) 및 망상균열은 장기공용, 건조수축, 열화 등으로 인한 손상으로, 손상의 진전 방지 및 내구성 증진을 위한 표면처리 등의 보수조치가 필요하다고 판단된다.
- 신축이음 본체에 발생된 이물질 퇴적의 경우 공용기간 증가에 의한 손상으로 신축이음의 원활한 거동을 위한 주기적인 정비가 필요할 것으로 판단된다.
- 신축이음에 발생한 고무재 파손은 차량 통행하중 및 충격, 열화 등으로 인한 손상으로 판단되며, 주의관찰 및 손상의 진전여부 파악 등의 유지관리가 필요하고 손상의 진전시 적절한 보수를 실시하는 것이 바람직하다.
- 신축이음장치에 대한 실측유간은 바닥판, 거더, 신축이음 유간 중 여유량이 가장 작은 신축이음 유간으로 검토하였고, 검토온도에 대한 충분한 여유량을 확보하고 있는 것으로 평가되었다.

8) 교면포장

- 교면포장에 발생된 망상균열의 경우 건조수축, 우수유입, 중차량 반복통행, 공용기간 증가 등의 복합적인 원인으로 인한 손상으로 판단되며, 손상의 진전 방지 및 차량의 주행성 확보를 위한 표면처리 등의 조치가 요망된다.
- 포장파손의 경우 중차량 반복통행, 공용기간 증가 등의 복합적인 원인으로 인한 손상으로 판단되며, 손상의 진전 방지 및 차량의 주행성 확보를 위한 단면보수 등의 조치가 요망된다.

9) 배수시설

- 배수시설은 현재 양호한 상태이며, 공용기간 경과 및 비산물퇴적 등의 원인으로 이물질퇴적, 체수, 배수관 부식 등의 손상이 발생할 수 있으므로, 주기적인 정비를 통해 원활한 배수를 유지하는 것이 필요하다.

10) 방호벽

- 방호벽에 발생된 균열(0.3mm미만), 균열부백태의 경우 건조수축 및 거푸집 조기탈거, 공용기간 증가, 균열부 우수유입에 의한 손상으로 판단되며, 손상의 진전 방지 및 내구성 증진을 위한 표면처리 등의 보수조치가 필요하다고 판단된다.

11) 교량 점검시설

- 교대에 설치된 점검통로 조사 시 콘크리트 상태 등을 중점적으로 조사하였으며, 전반적으로 양호한 상태다.
- 점검시설은 현재 전반적으로 양호한 상태로 확인되었으며, 주기적인 관찰을 실시하는 유지관리가 필요하다.

12) 공중이 이용하는 부위

- 공중이 이용하는 부위중 추락방지시설은 방호벽, 도로포장, 도로부 신축이음부는 본문의 교면포장, 신축이음장치에 기입된 내용으로 대체하였으며, 환기구 등의 덮개는 미설치된 상태이다.

13) 내구성조사

- 반발경도법에 의한 압축강도 측정결과 상부구조(바닥판 하면) 27.4~27.6MPa, 상부구조(거더) 46.0~47.4MPa 하부구조(교대) 27.0~27.3MPa, 하부구조(교각) 27.5~28.0MPa로 측정되었으며, 설계기준 압축강도(바닥판 하면: 27.0MPa, 거더: 40.0MPa, 교대: 24.0MPa, 교각: 27.0MPa)를 전반적으로 상회하여 콘크리트의 강도상태는 양호한 것으로 확인된다. 또한 비건전부의 측정강도가 설계기준 압축강도를 상회하고, 건전부 대비 98.7%이상으로 콘크리트의 강도는 양호한 상태로 판단된다. 따라서, 금회 시험을 실시한 콘크리트 강도는 공용년수 경과에 따른 강도 저하가 발생되지 않은 것으로 판단된다.
- 탄산화 깊이 측정결과, 상부구조 탄산화깊이는 2.0mm, 하부구조 탄산화깊이는 5.0mm~6.0mm로 측정되었으며, 잔여깊이가 30mm이상을 확보하고, 세부지침 지침기준 "a"로 평가 되어 탄산화에 따른 철근의 부식발생 영향은 없는 것으로 판단된다.

나. 현장조사 및 시험(영천방향)

1) 바닥판 하면

- 바닥판하면의 재료분리의 경우 시공미흡, 다짐부족 등에 의한 손상으로 판단되며, 기능발휘에는 문제가 없으나 내구성확보를 위해 단면보수 조치가 필요하다.
- 조사된 균열부백태의 경우, 손상의 진전 방지 및 내구성 확보를 위한 표면보수를 실시하는 것이 바람직 할 것으로 판단된다.
- 바닥판하면에 발생한 파손은 시공미흡, 외부충격 등에 의한 손상으로 판단되며, 내구성 확보 차원에서 단면보수를 실시하는 것이 요구된다.

2) DR Girder

- 거더에 망상균열이 보수되어 현재 상태는 손상이 없는 양호한 상태인 것으로 조사되었다.

3) 가로보

- 가로보에 발생한 파손의 경우 장기공용, 시공미흡, 다짐불량에 의한 손상으로 구조물에 영향을 미치는 중대한 손상은 아니나 손상의 진전 방지 및 내구성 증진 차원의 단면보수, 단면보수(방청) 등의 보수를 실시하는 것이 바람직하다고 판단된다.

4) 교대

- 교대 벽체에 발생한 균열(0.3mm미만)의 경우 건조수축 및 온도변화에 의한 손상으로 판단된다. 발생한 손상부의 경우 균열의 규모 및 방향성 등을 고려할 때 비구조적 손상으로 추정되며, 손상의 진전 방지 및 구조물의 내구성 증진을 위한 표면처리, 주입보수 등의 보수조치가 필요하다고 판단된다.
- 교대 법면에 발생한 블럭 이격의 경우 법면 다짐부족에 의한 손상으로 추정되며, 손상의 범위가 미미한 상태로, 보수보다는 주기적인 점검을 통한 주의관찰 후 손상의 진전 시 적절한 조치를 취하는 것이 바람직 할 것으로 판단된다.
- 조사된 누수흔적은 교대에 신축이음을 통한 우수유입으로 인한 손상으로 확인되었고, 손상부는 주기적인 점검을 통한 손상의 진전여부 확인 후 진전시 신축이음과 연계한 보수, 표면처리 등의 유지관리가 요구된다.

5) 교각

- 교각의 기둥부 및 코핑부에 발생한 망상균열의 경우 건조수축, 온도변화에 의한 손상으로 유추되며, 현재 손상의 경우 폭 0.3mm미만의 경미한 표면균열로 비구조적 손상인 것으로 판

단된다. 기 손상부의 경우 손상의 진전 방지 및 구조물의 내구성 증진을 위한 표면처리 등의 보수조치가 필요하다고 판단된다.

6) 교량반침

- 무수축물탈, 받침콘크리트에서 발생한 균열은 폭 0.1~0.2mm의 미세균열로 건조수축 및 온도 변화에 의한 손상으로 추정된다. 기 발생한 손상의 경우 교량반침의 거동에 영향을 미칠만한 손상은 아니나, 손상의 진전 방지를 위한 표면처리 등의 보수조치가 필요하다고 판단된다.
- 무수축물탈 박락의 경우 시공미흡, 시공중 외부충격에 의한 손상으로 유추되며, 손상의 진전 방지 및 반침의 원활한 거동을 위한 단면보수 등의 보수조치가 필요하다고 판단된다.
- 교량반침에 발생한 스토퍼 간섭의 경우 교량반침의 횡방향 거동에 의한 손상으로 점검일 현재 스토퍼 및 플레이트, 거더 등에 2차손상은 발생되지 않은 상태이다. 기 발생한 손상부의 경우 현재 단계에서 보수보다는 주기적인 점검을 통한 주의관찰 후 주변부재 손상 발생시 프리셋팅 등의 조치를 취하는 것이 바람직 할 것으로 판단된다.
- 조사된 플레이트 부식의 경우 공용기간 증가, 습기흡착, 시공미흡 등에 의한 손상으로 판단되며, 손상의 진전 방지를 위한 재도장 등의 조치를 취하는 것이 바람직 할 것으로 판단된다.
- 조사된 철근노출의 경우 시공미흡, 다짐미흡, 거푸집 조기탈형 등에 의한 손상으로 판단되며, 내구성 확보 차원에서 단면보수, 단면보수(방청)를 실시하는 것이 요구된다.
- 연단거리 측정 결과, 전 개소 모두 실측 연단거리가 계산 연단거리를 상회하고 있는 것으로 측정되어 설계기준을 만족하고 있는 것으로 검토되었다.
- 계산여유량과 실측여유량의 비교 · 검토결과 가동여유량이 충분한 것으로 조사되었으며, 교량반침의 이탈 가능성은 없는 상태로 판단된다.

7) 신축이음장치

- 후타재 균열(0.3mm미만)은 장기공용, 건조수축, 열화 등으로 인한 손상으로, 손상의 진전 방지 및 내구성 증진을 위한 표면처리 등의 보수조치가 필요하다고 판단된다.
- 후타재 접속부 이격의 경우, 금회 포장보수를 실시하면서 일부 보수가 되고, 갓길측에 이격이 일부 남아 있는 상태이다. 상기손상은 장기공용, 시공초기 토공부 다짐부족, 우수유입으로 인한 토사유실 등에 의한 손상으로 추정되며, 현재 구조물의 안전성 및 차량의 주행성에 영향을 미칠만한 손상은 아니므로 주의관찰 후 손상의 진전시 적절한 조치를 취하는 것이 바람직 할 것으로 판단된다.
- 신축이음 본체에 발생한 이물질 퇴적, 차수판 볼트탈락의 경우 공용기간 증가에 의한 손상으로 신축이음의 원활한 거동을 위한 주기적인 정비가 필요할 것으로 판단된다.
- 신축이음에 발생한 고무재 파손은 차량 통행하중 및 충격, 열화 등으로 인한 손상으로 판단

되며, 주의관찰 및 손상의 진전여부 파악 등의 유지관리가 필요하고 손상의 진전시 적절한 보수를 실시하는 것이 바람직하다.

- 신축이음장치에 대한 실측유간은 바닥판, 거더, 신축이음 유간 중 여유량이 가장 작은 신축이음 유간으로 검토하였고, 검토온도에 대한 충분한 여유량을 확보하고 있는 것으로 평가되었다.

8) 교면포장

- 교면포장 포장박리의 경우 장기공용, 우수유입, 동결융해 등에 의한 손상으로 판단되며, 손상의 진전 방지 및 내구성 증진을 위한 단면보수 등의 조치가 필요할 것으로 판단된다.
- 조사된 후타재 접속부 이격은 건조수축, 차량 통행하중 및 충격, 장기공용 등으로 인한 손상으로 판단되며, 내구성 확보를 위해 표면처리, 단면보수 등의 보수가 요구된다.

9) 배수시설

- 배수시설에 발생한 배수구 막힘은 공용기간 경과 및 차량통행에 의한 비산물퇴적 등의 원인으로 청소 등의 정비를 실시하는 것이 요구된다.

10) 방호벽

- 방호벽에 발생한 망상균열, 균열(0.3mm미만), 균열부백태의 경우 건조수축 및 거푸집 조기탈거, 공용기간 증가, 균열부 우수유입에 의한 손상으로 판단되며, 손상의 진전 방지 및 내구성 증진을 위한 표면처리 등의 보수조치가 필요하다고 판단된다.

11) 교량 점검시설

- 교대에 설치된 점검통로 조사 시 콘크리트 상태 등을 중점적으로 조사하였으며, 전반적으로 양호한 상태다.
- 점검시설은 현재 전반적으로 양호한 상태로 확인되었으며, 주기적인 관찰을 실시하는 유지관리가 필요하다.

12) 공중이 이용하는 부위

- 공중이 이용하는 부위중 추락방지시설은 방호벽, 도로포장, 도로부 신축이음부는 본문의 교면포장, 신축이음장치에 기입된 내용으로 대체하였으며, 환기구 등의 덮개는 미설치된 상태이다.

13) 내구성조사

- 반발경도법에 의한 압축강도 측정결과 상부구조(바닥판 하면) 27.1~27.8MPa, 상부구조(거더)

47.8~46.9MPa, 하부구조(교대) 27.0~27.2MPa, 하부구조(교각) 27.8~28.8MPa로 측정되었으며, 설계기준 압축강도(바닥판 하면: 27.0MPa, 거더: 40MPa, 교대: 24.0MPa, 교각: 27.0MPa)를 전반적으로 상회하여 콘크리트의 강도상태는 양호한것으로 확인된다. 또한 비건전부의 측정강도가 설계기준 압축강도를 상회하고, 건전부 대비 95.6%이상으로 콘크리트의 강도는 양호한 상태로 판단된다. 따라서, 금회 시험을 실시한 콘크리트 강도는 공용년수 경과에 따른 강도 저하가 발생되지 않은 것으로 판단된다.

- 탄산화 깊이 측정결과, 상부구조 탄산화깊이는 3.0mm, 하부구조 탄산화깊이는 4.0mm~5.0mm로 측정되었으며, 잔여깊이가 30mm이상을 확보하고, 세부지침 지침기준 "a"로 평가 되어 탄산화에 따른 철근의 부식발생 영향은 없는 것으로 판단된다.

다. 상태평가 결과

- 금회 정밀안전점검 결과, 도림천교의 상태평가 결과는 “B”로 산정되었다.
- 전회(2023년) 정밀안전점검과 비교·분석한 결과, 환산결함도 점수가 0.178에서 0.175으로 0.003 감소하였으며, 상태평가 등급은 “B”로 동일하게 평가되었다.
- 환산결함도 점수가 감소한 주요 원인은 전회 점검과 비교 시, 바닥판, 거더, 교대, 교각 등의 손상이 일부 보수된 조사되어, 결함점수는 전회차 대비 소폭 감소하였고, 등급은 동일한 것으로 확인되었다.

라. 결론

- 금회 정밀안전점검 결과를 바탕으로 도림천교에 발생한 손상의 진전을 방지하고 보수를 통한 구조물의 내구성 확보를 위한 적절한 조치가 필요할 것으로 판단된다.
- 이상과 같이 자료조사, 외관조사, 내구성 조사 등의 결과를 분석하여 평가된 구조물의 상태평가 결과를 종합적으로 평가한 도림천교의 안전등급은 「기능 발휘에는 지장이 없으나 경미한 손상, 결함, 열화 등이 발생하여 내구성 증진을 위해 부분적으로 보수가 필요한 상태인」 「B」등급으로 평가되었다. 구조적인 손상 및 결함은 없는 것으로 판단되어 별도의 정밀안전진단은 필요 없을 것으로 판단되며, 본 보고서에 제시된 방안으로 보수를 시행하고 지속적인 유지관리를 실시한다면 구조물의 사용성을 확보하는데 문제가 없을 것으로 사료된다.

34.8.3 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 시행한다

면 대상시설물의 사용성은 확보될 수 있을 것으로 판단된다.

- 대상 시설물은 금회 점검결과, 정밀안전진단 및 사용제한이 필요치 않다.

34.8.4 유지관리 시 특별한 관리가 요구되는 사항

- 교면포장의 망상균열은 주기적인 점검을 통한 유지관리가 필요하다.

34.8.5 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.

