

37. 단포교

37.1 시설물 개요

37.2 자료수집 및 분석

37.3 현장조사 및 시험

37.4 상태평가

37.5 종합평가 및 안전등급 지정

37.6 보수·보강 및 유지관리 방안

37.7 종합결론

37. 단포교

37.1 시설물의 개요

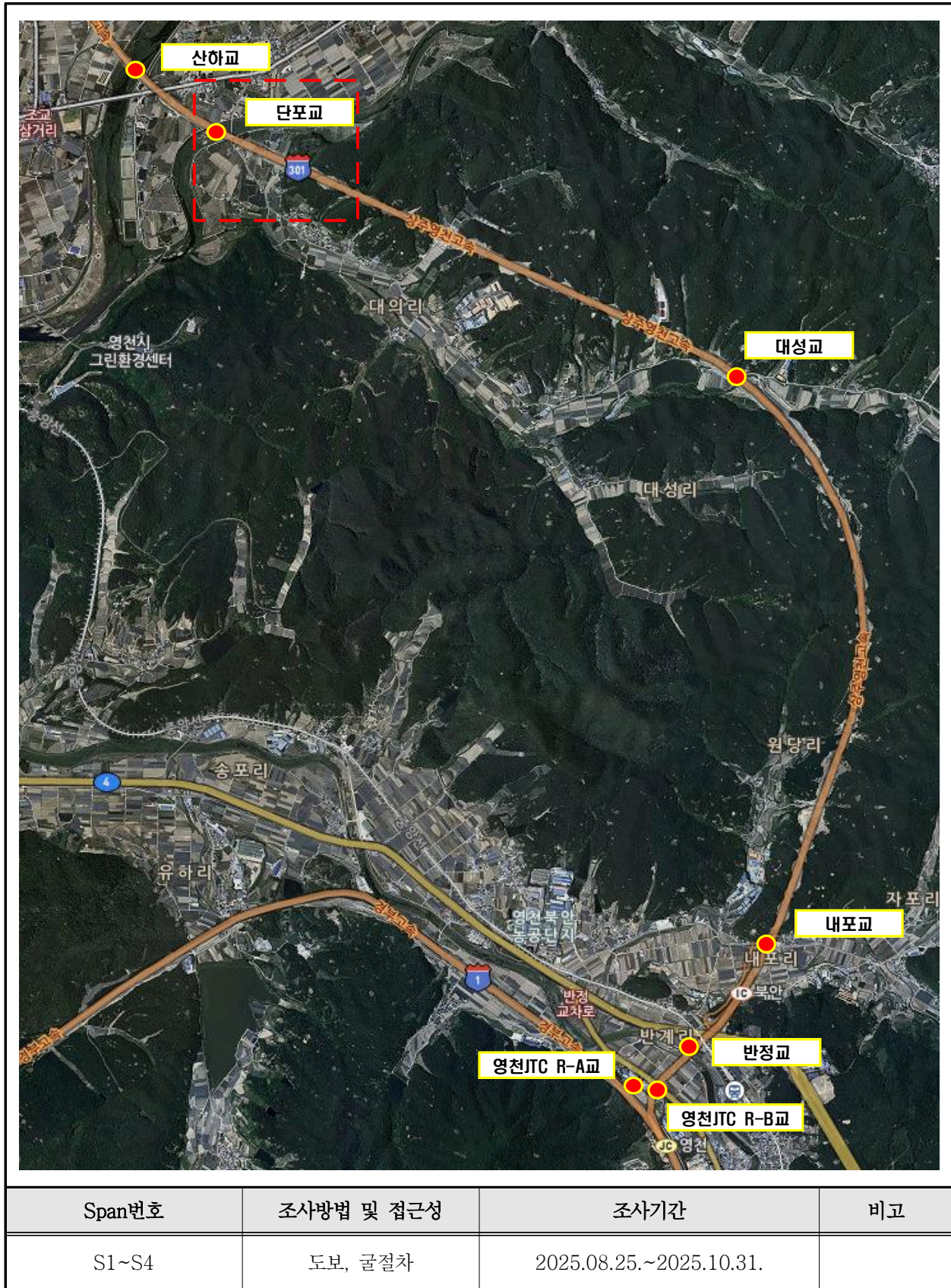
본 시설물은 경상북도 영천시 고경면 거곡로 30-18(상주영천고속도로 85.503~85.683km)에 위치한 교량으로서 총 연장 180.0m, 폭 24.5m, 왕복 4차로로 시공되어 있다.

37.1.1 일반사항

【표 37.1.1】 단포교 일반사항

구 분		내 용	구 분	내 용	
시설물번호		BR2017-0000258	관리번호	SY BR.37	
시설물위치		경상북도 영천시 고경면 거곡로 30-18	준공년월일	2017. 06. 27	
관리이정		85.503~85.683km	공사이정	0.845~1.025km	
설계하중		DB-24	노 선 명	고속국도 301호선	
제원	연장	L=180.0m, (4@45m=180m)			
	폭	B=24.5m, 4차로			
구조 형식	상부	PSC BEAM (DR GIRDER)	기초 형식	교 각	직접기초
	하부	T형 교각식(T)		교 대	직접, 말뚝기초
교량받침		고무받침	신축이음	모노셀, 핑거	
교차시설물		고촌천	통과높이	6.6m	
부착시설내용					
시 공 자		대림산업(주)	관리주체	상주영천고속도로(주)	

37.1.2 위치도 및 전경사진

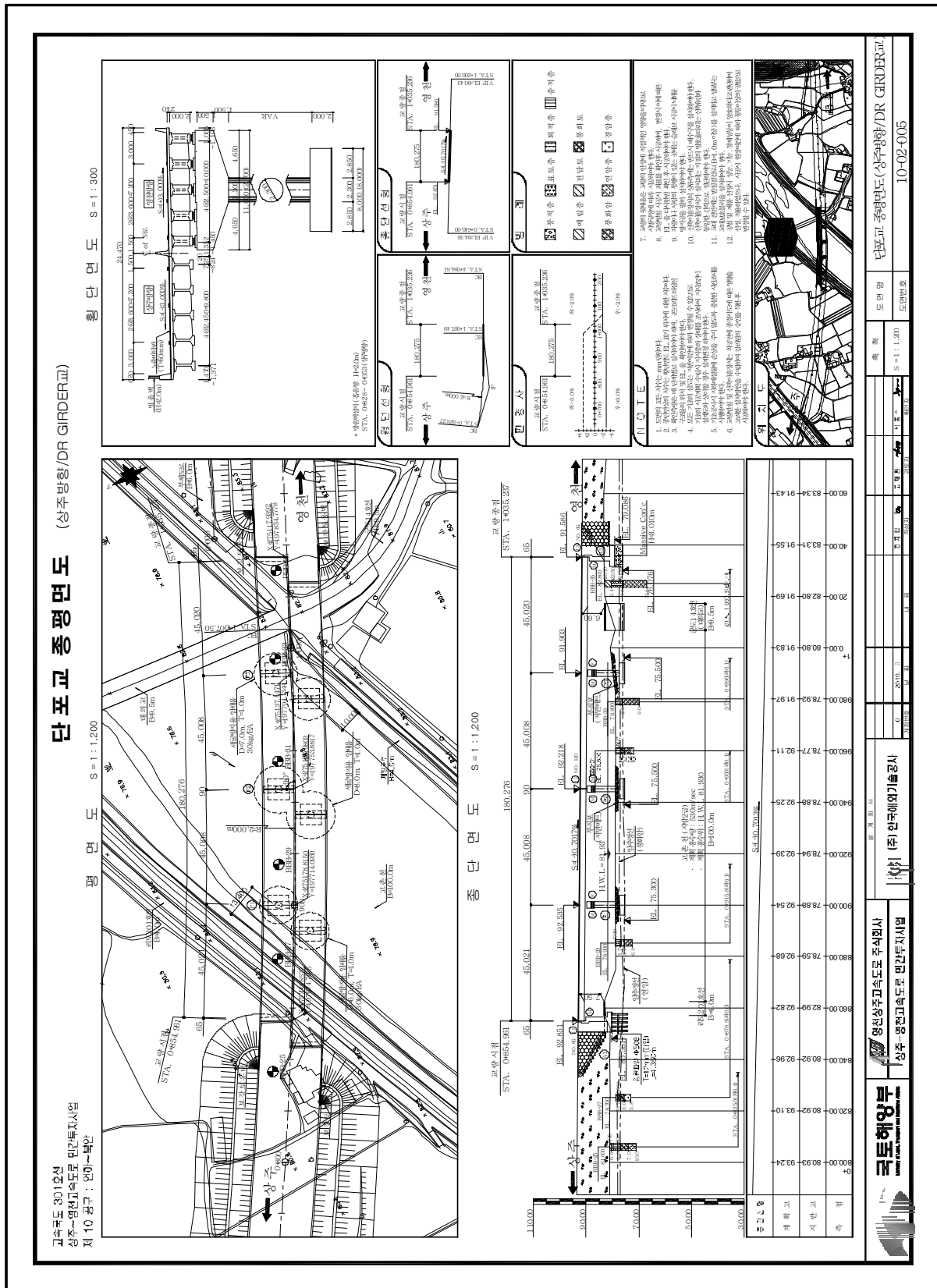


【그림 37.1.1】 위치도

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

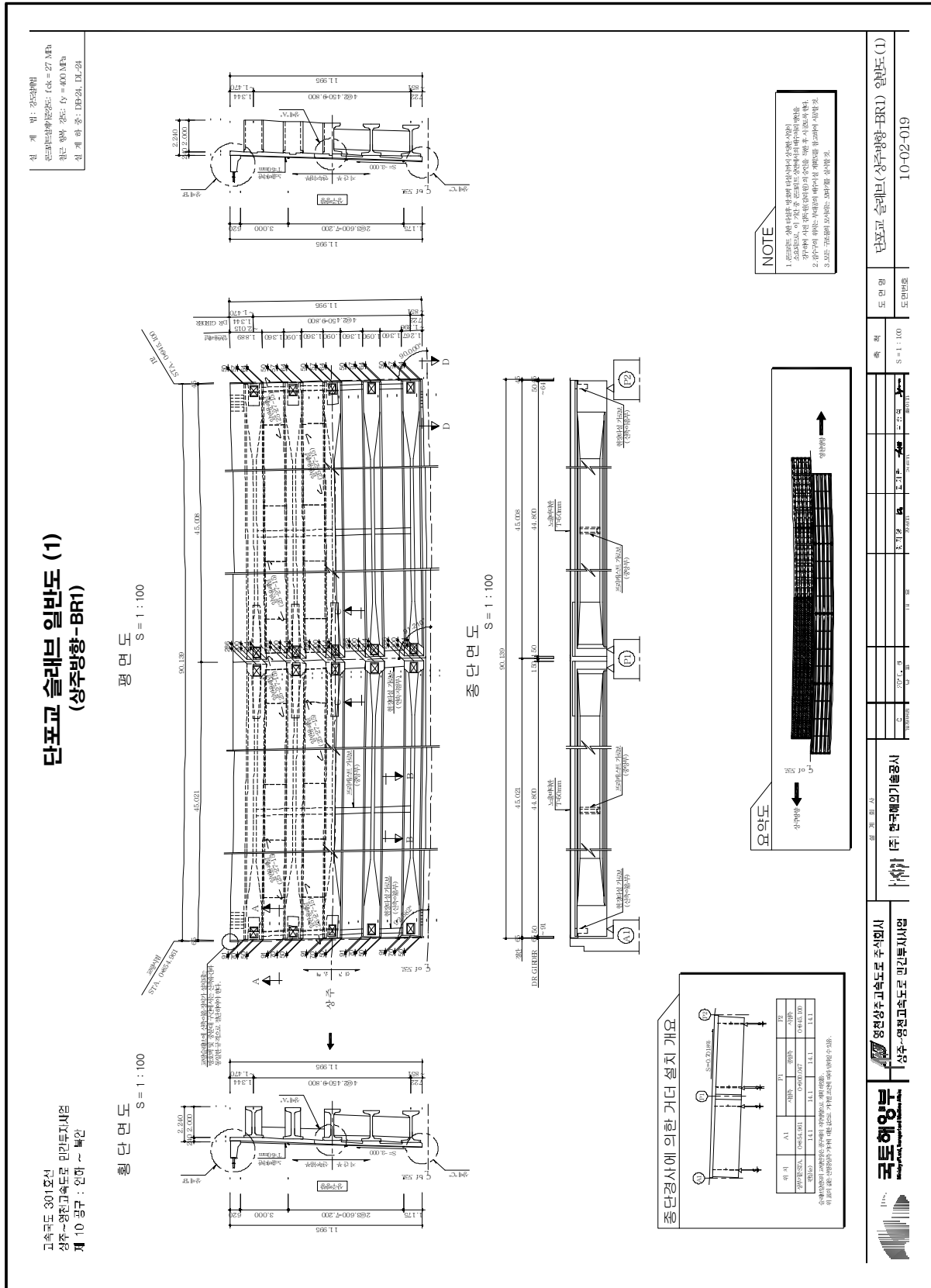
【그림 37.1.2】 부재별 현황

37.1.3 시설물 일반도

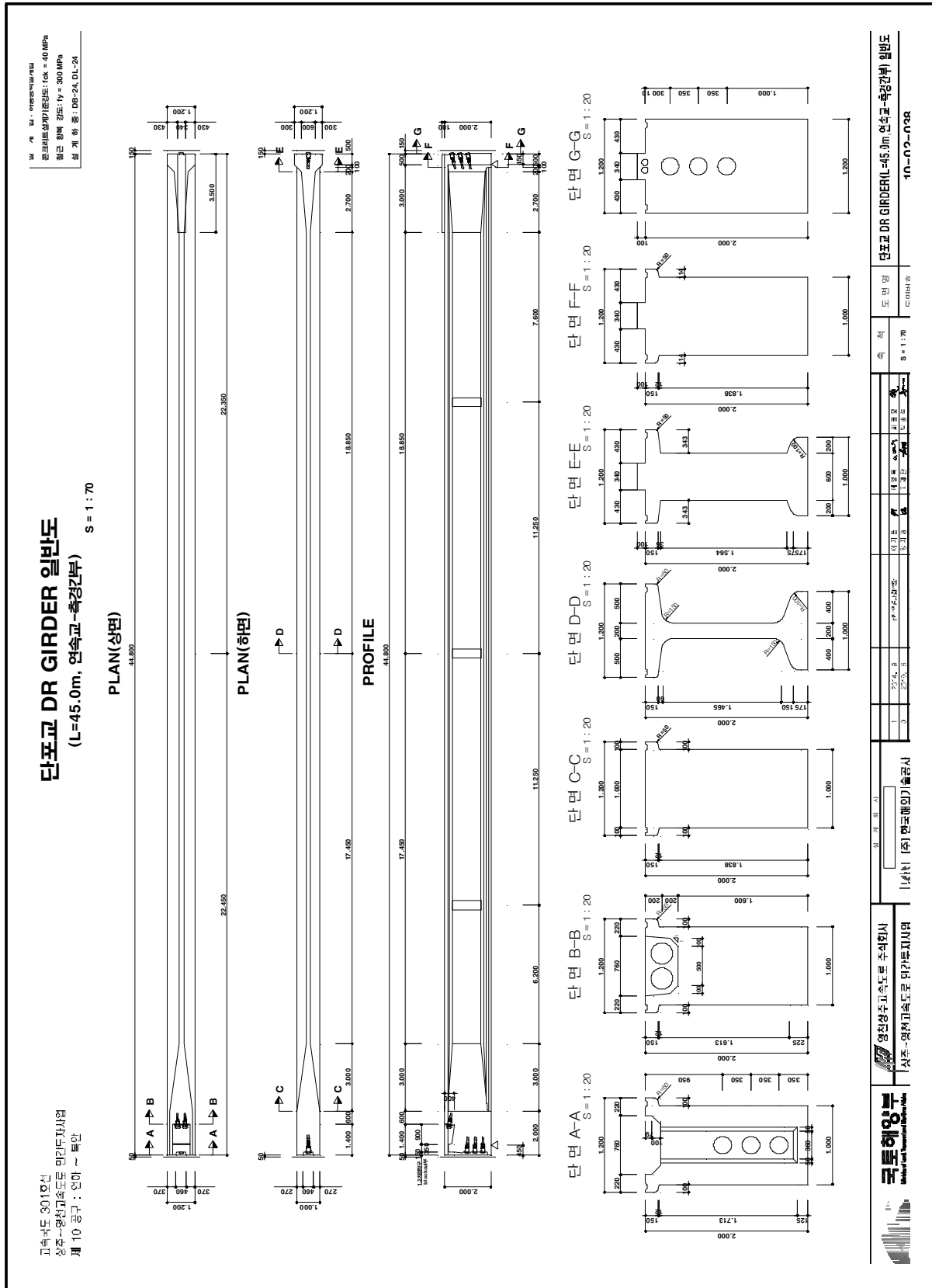


【그림 37.1.3】 평면 및 종단면도(상주방향)

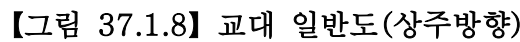


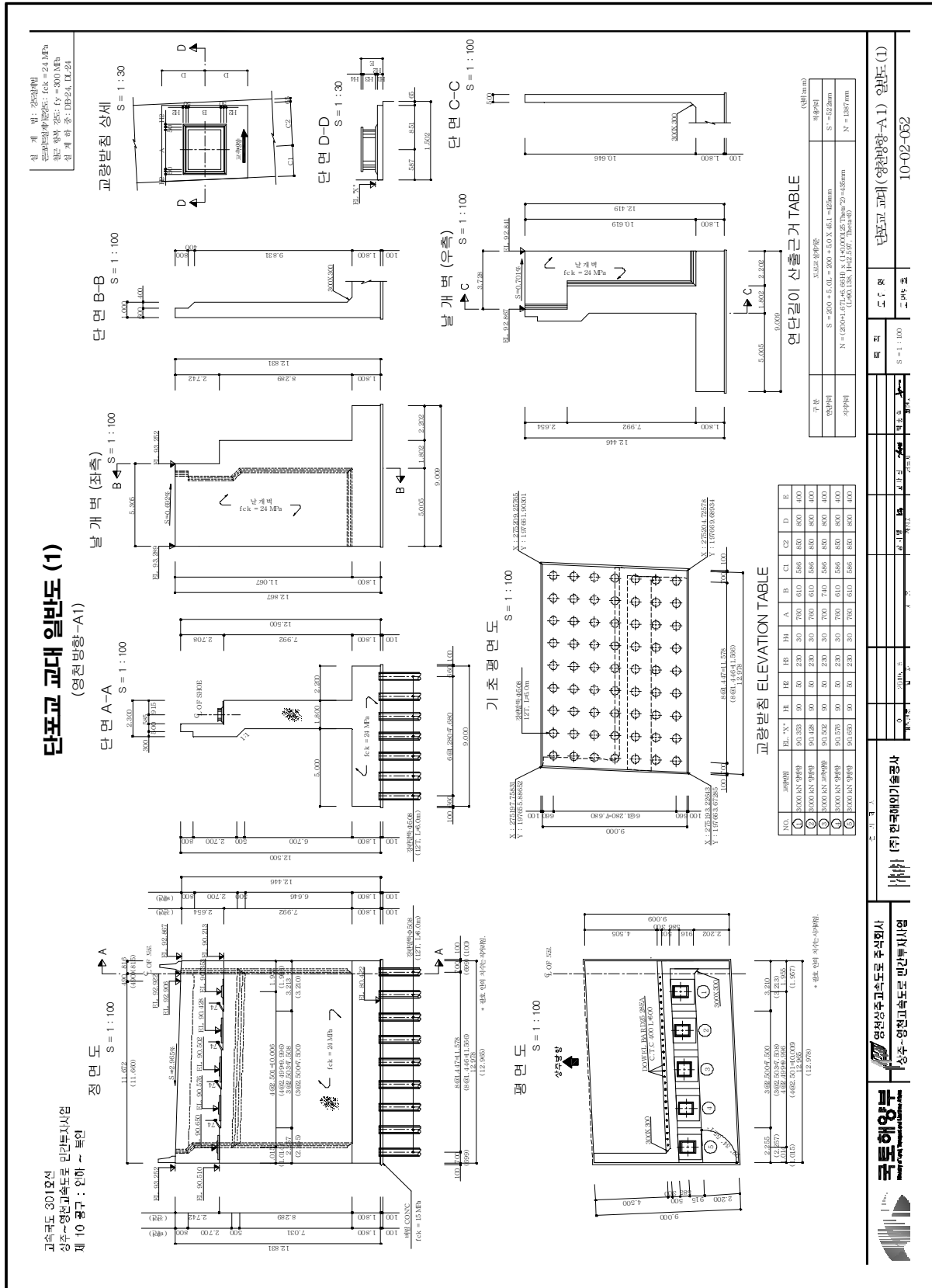


【그림 37.1.5】 슬래브 일반도(상주방향)

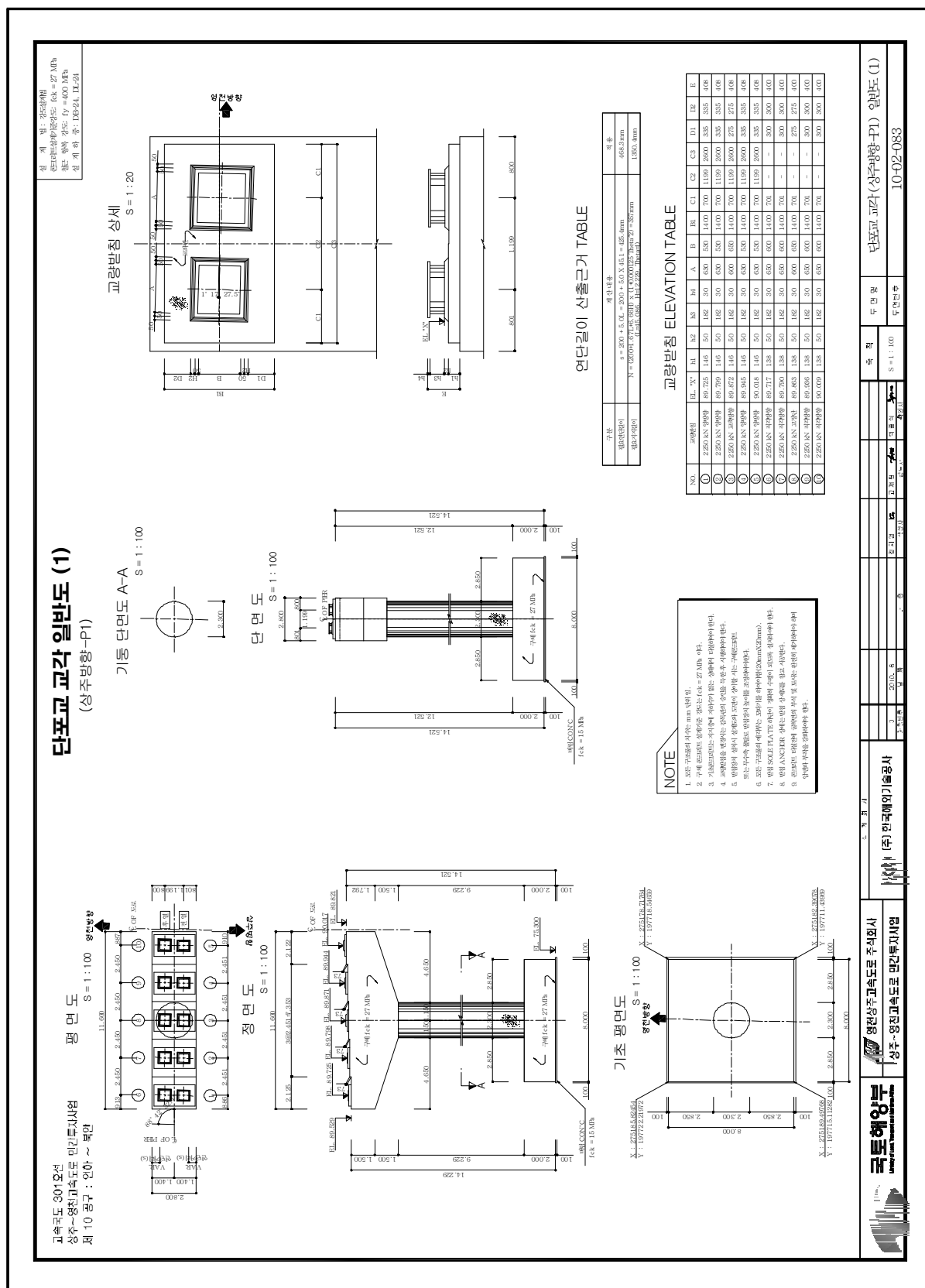


【그림 37.1.7】 거더 일반도

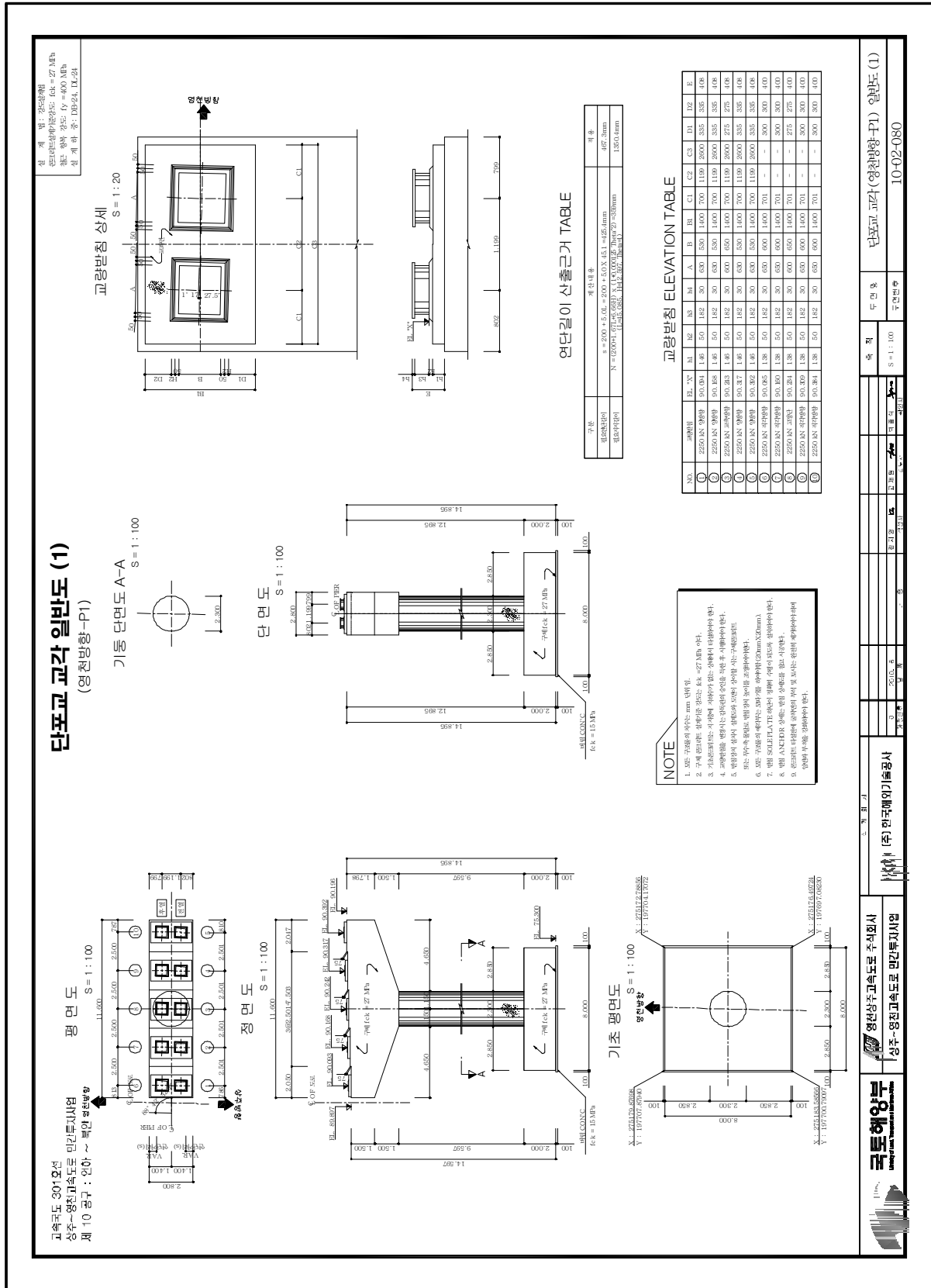




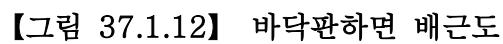
【그림 37.1.9】 교대 일반도(영천방향)

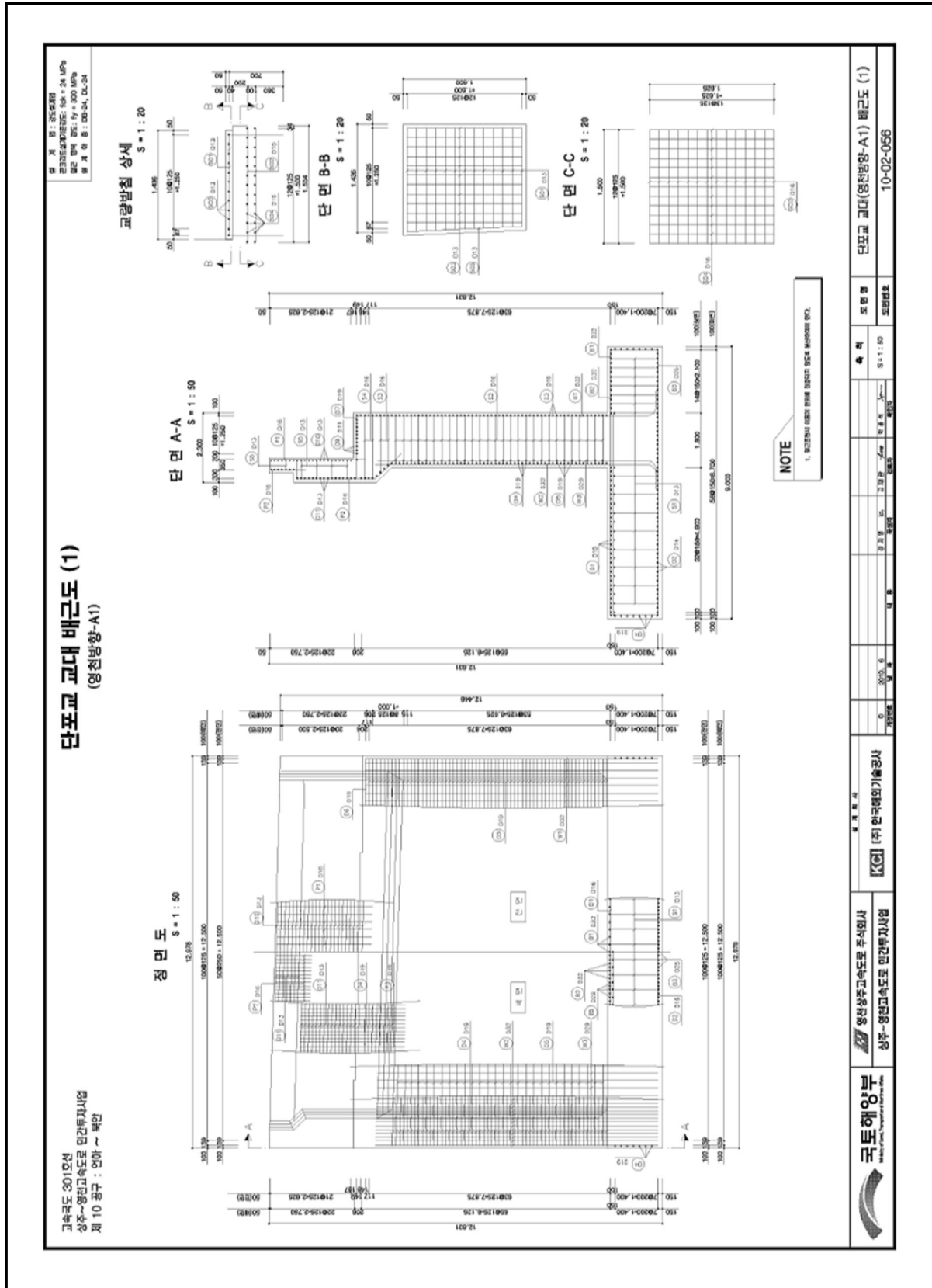


【그림 37.1.10】 교각 일반도(상주방향)

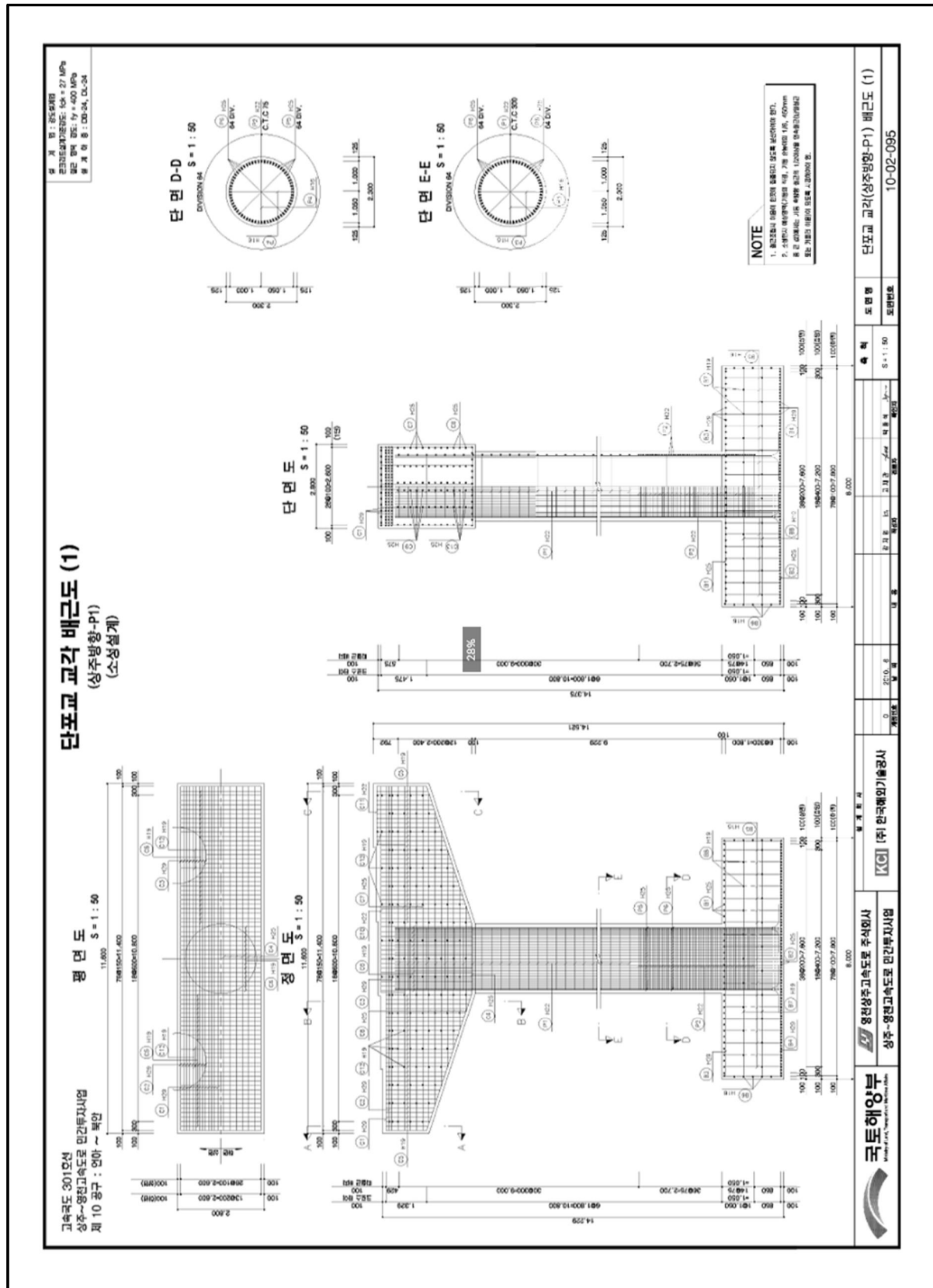


【그림 37.1.11】 교각 일반도(영천방향)





【그림 37.1.13】 교대 배근도



【그림 37.1.13】 교각 배근도

37.2 자료수집 및 분석

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

37.2.1 준공도면(시설물의 준공도서 검토 분석)

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

【표 37.2.1】 시설물의 준공도서 검토 분석

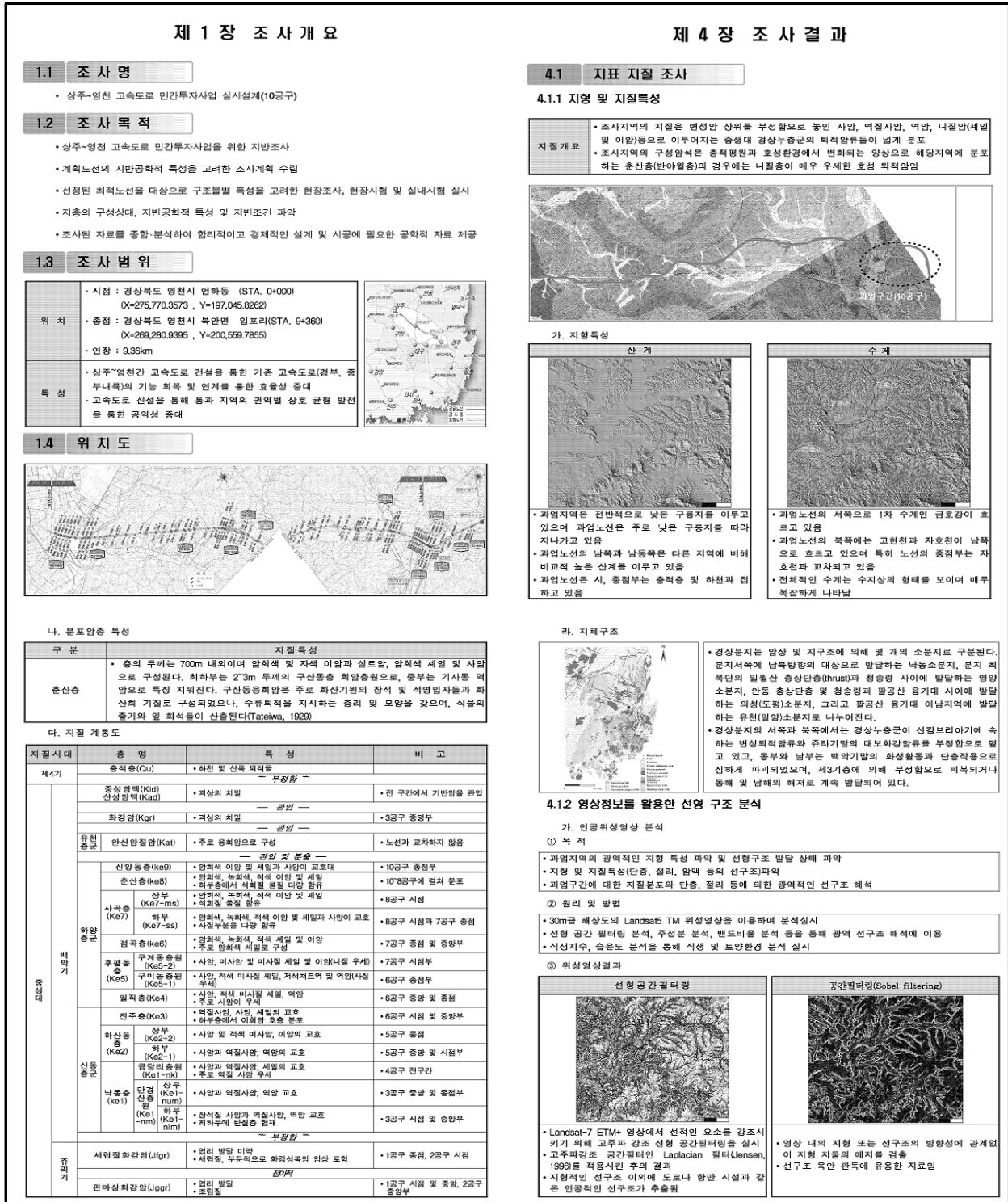
부재	준공도면 (mm)	현장 실측 (mm)	부재	준공도면 (mm)	현장 실측 (mm)
바닥판하면 폭	24,470	24,420	교대 폭	12,462	12,500
바닥판하면 두께	240	250	교각 폭	11,600	11,680
거더 높이	2,100	2,085	난간 및 연석 높이	1,050	1,080
거더 하면	900	910	중분대 높이	1,320	1,310



【사진 37.2.1】 부재 현장측정 전경

37.2.2 설계자료 검토

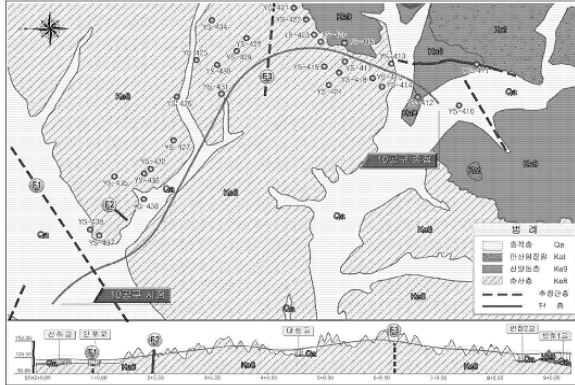
가. 지형 및 지질



나. 지질분포 특성

4.1.3 과업구간 지질분포 특성

가. 상세 지리지질조사



① 주요 노두 특성분석

노두 사진	특 성
	• 충적층(노두No.YS-410) • 실트, 세립 사암, 세립 고호 • 층리방향 : 11/140 • JI=85/033, J2=84/278
	• 충산층(노두No.YS-411) • 암회색 니질암 • 단층방향 : 50/089 • 단층 비지 폭 : 15cm • JI=70/276, J2=67/358
	• 충산층(노두No.YS-412) • 암회색 니질암 • 층리방향 : 16/179 • 층리가 굽어 있으며 계기형태로 종결되기도 함 • JI=84/354, J2=88/101

노두 사진	특 성
	• 충산층(노두No.YS-422) • 적색 니질암 • 층리방향 : 04/207 • JI=88/346, J2=88/072
	• 충산층(노두No.YS-423) • 적색 니질암 • 층리방향 : 07/171 • JI=81/338, J2=78/271
	• 충산층(노두No.YS-425) • 암회색 니질암 • 층리방향 : 06/190 • JI=67/344, J2=86/247
	• 충산층(노두No.YS-426) • 암회색 니질암 • 층리방향 : 13/138 • JI=84/021, J2=83/311
	• 충산층(노두No.YS-427) • 암회색 니질암(조개질 발달) • 층리방향 : 11/296 • JI=87/306, J2=83/065
	• 충산층(노두No.YS-428) • 암회색 니질암 • 층리방향 : 11/167 • JI=82/265, J2=83/161
	• 충산층(노두No.YS-429) • 적색 니질암(조개질 발달) • 층리방향 : 11/158 • JI=63/266, J2=78/192
	• 충적층(노두No.YS-430) • 암회색 니질암(조개질 발달, 풍화에 의해 녹회색 또는 붉은색을 띰) • 층리방향 : 12/067 • JI=63/112, J2=87/021

노두 사진	특 성
	• 충산층(노두No.YS-413) • 암회색 니질암(조개질 발달) • 층리방향 : 06/164 • JI=86/340, J2=82/061
	• 충산층(노두No.YS-414) • 암회색 니질암(조개질 발달) • 층리방향 : 28/104 • JI=82/320, J2=88/227
	• 충산층(노두No.YS-415) • 암회색 니질암(사질층과 고호, 조개질 발달) • JI=80/058, J2=82/320
	• 신양동층(노두No.YS-416) • 암회색 사암(세립 함재) • 층리방향 : 07/115 • JI=88/158, J2=84/089
	• 충산층(노두No.YS-417) • 암회색 사암(세립 함재, 연흔 관찰됨, 염층 발달) • 층리방향 : 07/123 • JI=87/184, J2=82/309
	• 충산층(노두No.YS-418) • 암회색 사암 및 니질암 • 층리방향 : 26/120 • JI=82/184, J2=79/303
	• 충산층(노두No.YS-419) • 암회색 니질암(조개질 발달) • 층리방향 : 07/248 • JI=45/352, J2=73/246
	• 충산층(노두No.YS-421) • 적색 니질암 • 층리방향 : 09/180 • JI=81/132, J2=82/057

노두 사진	특 성
	• 충산층(노두No.YS-431) • 암회색 니질암 • 층리방향 : 09/157 • JI=85/126, J2=88/252
	• 충산층(노두No.YS-432) • 암회색 사암 및 니질암 • 층리방향 : 16/150 • JI=84/241, J2=86/320
	• 충산층(노두No.YS-433) • 암회색 니질암 • 층리방향 : 08/108 • JI=87/224, J2=88/170, J3=85/132
	• 충산층(노두No.YS-434) • 암회색 사암 및 니질암 • 층리방향 : 14/014 • JI=82/245, J2=84/290
	• 충산층(노두No.YS-435) • 암회색 니질암 • 층리방향 : 07/137 • JI=82/008, J2=88/133, J3=89/067
	• 충산층(노두No.YS-436) • 암회색 니질암 • 층리방향 : 06/319 • JI=78/195, J2=82/125
	• 충산층(노두No.YS-437) • 암회색 니질암 • 층리방향 : 12/086 • JI=82/355, J2=78/247
	• 충산층(노두No.YS-438) • 암회색 니질암 • 층리방향 : 11/094

다. 구조계산서 및 내진설계

1. 설 계 조 건

1.1 교량제원

· 형 식 : DR PSC Girder교

DR(Detensionable and Retensionable) PSC Girder는 긴장력을 추가 또는 제거 할 수 있는 시스템으로

바닥판 제거시 거더 중앙부 하연의 교각상 상태를 긴장력 제거로 안정성을 도출할 뿐 아니라

공용층 유지보수를 추가 긴장력 도입이 요구 될때 필요 긴장력의 재도입이 가능한 PSC Girder이다.

· 교량종류 : 1층교

· 지간구성 : 2 × 45.0 + 2 × 45.0 = 180.000 m

· 폭 원 : 12.455 m , (영원방향)

· 거더간격 : 2.500 m

· 평면선형 : R = 2000 m

1.2 하 중

· 활 하 중 : DB-24, DL-24

· 충격계수 : $i = 15 / (40 \text{ HL}) \leq 0.3$

1.3 사용재료

1.3.1 콘크리트

1) 바닥 판 : $f_{ck} = 27 \text{ MPa}$

2) PSC 거더 : $f_{ck} = 40 \text{ MPa}$

1.3.2 강 재

1) 바닥 판 : SD 400

2) PSC 거더 : SD 300

· SMPC7B 15.2mm(0.6") 7연선, 저탄력세이선 강연선 사용

1.4 허용응력

1.4.1 바닥판 콘크리트

· 허용 휨 압축 응력 : $f_{ak} = 0.4f_{ck} = 10.8 \text{ MPa}$

1.4.2 프리스트레스 콘크리트

1) 프리스트레스 도입시의 압축강도

· $f_{ci} = 0.8f_{ck} = 32 \text{ MPa}$

2) 프리스트레스 도입 직후

· 허용 휨 압축응력 : $0.55 \times f_{ci} = 17.6 \text{ MPa}$

· 허용 휨 인장응력 : $0.25 \times \sqrt{f_{ci}} = 1.4 \text{ MPa}$

3) 설계하중 작용시

· 허용 휨 압축응력 : $0.4 \times f_{ak} = 16.0 \text{ MPa}$

· 허용 휨 인장응력 : $0.5 \times \sqrt{f_{ak}} = 3.2 \text{ MPa}$

1.4.3 PS 강재 (저 탄력세이선)

· 극한 강도(f_{pu}) : 1,900 MPa

· 항복 강도(f_{py}) : 1,600 MPa

1) 허용 최대 긴장력

· $0.9 f_{py} = 1,440 \text{ MPa}$

2) 정착 직후 정착부에서의 응력

· $0.7 f_{pu} = 1,330 \text{ MPa}$

3) 손실이 일어난 후 사용하중 상태에서의 응력

· $0.8 f_{py} = 1,280 \text{ MPa}$

1.5 마찰계수

1.5.1 파상마찰계수

· $\kappa_1 = 0.0066 / \text{m}$ (1차 강선 부착된 긴장재)

$\kappa_2 = 0.0066 / \text{m}$ (2차 강선 부착되지 않은 긴장재)

1.5.2 곡률마찰계수

· $\mu_1 = 0.25 / \text{rad}$ (1차 강선 부착된 긴장재)

$\mu_2 = 0.15 / \text{rad}$ (2차 강선 부착되지 않은 긴장재)

1.6 탄성계수

· 콘크리트 : $E_c = 0.043 \times 2350^2 \times 1.5 \times \sqrt{f_{ak}} = 25,400 \text{ MPa}$ ($f_{ak} \leq 30 \text{ MPa}$ 바닥판)

$E_c = 0.030 \times 2350^2 \times 1.5 \times \sqrt{f_{ak}} + 7,700 = 29,300 \text{ MPa}$ ($f_{ak} > 30 \text{ MPa}$ 거더)

· 철 근 : $E_s = 200,000 \text{ MPa}$

5. 내진해석 결과 요약 (PAD _ 응답스펙트럼해석)-영원방향

1) 발침 부재치

- 전단력 응답 (kN)

PIER NO	부재 NO	COM-L		COM-T		교량발침			
		교각발침	교각발침	교각발침	교각발침	수직응력	구분	수평응력	발침결과
A1 (PAD)	A0101	354	69	137	195	3000	M	466	O.K.
	A0102	349	69	121	196	3000	M	466	O.K.
	A0103	345	69	107	196	3000	M	466	O.K.
	A0104	346	69	115	196	3000	M	466	O.K.
	A0105	353	69	131	195	3000	M	466	O.K.
P1-L (PAD)	P01B01	208	57	81	175	2250	M	345	O.K.
	P01B02	205	57	69	176	2250	M	345	O.K.
	P01B03	203	57	64	176	2250	M	345	O.K.
	P01B04	206	57	75	176	2250	M	345	O.K.
	P01B05	209	57	87	174	2250	M	345	O.K.
P1-R (PAD)	P01F01	208	56	81	170	2250	M	345	O.K.
	P01F02	205	56	69	171	2250	M	345	O.K.
	P01F03	203	56	64	172	2250	M	345	O.K.
	P01F04	206	56	75	171	2250	M	345	O.K.
	P01F05	209	55	87	170	2250	M	345	O.K.
P2-L (PAD)	P02B01	169	74	66	220	3000	M	466	O.K.
	P02B02	167	75	55	221	3000	M	466	O.K.
	P02B03	167	75	56	221	3000	M	466	O.K.
	P02B04	171	75	68	221	3000	M	466	O.K.
	P02B05	174	74	79	219	3000	M	466	O.K.
P2-R (PAD)	P02F01	217	91	80	283	3000	M	466	O.K.
	P02F02	214	92	69	285	3000	M	466	O.K.
	P02F03	215	92	72	285	3000	M	466	O.K.
	P02F04	219	92	84	285	3000	M	466	O.K.
	P02F05	222	91	95	282	3000	M	466	O.K.
P3-L (PAD)	P03B01	205	54	80	160	2250	M	345	O.K.
	P03B02	201	54	69	161	2250	M	345	O.K.
	P03B03	200	54	62	161	2250	M	345	O.K.
	P03B04	203	54	73	161	2250	M	345	O.K.
	P03B05	206	54	85	159	2250	M	345	O.K.
P3-R (PAD)	P03F01	205	55	80	163	2250	M	345	O.K.
	P03F02	201	55	69	164	2250	M	345	O.K.
	P03F03	200	55	63	164	2250	M	345	O.K.
	P03F04	203	55	74	164	2250	M	345	O.K.
	P03F05	206	55	85	163	2250	M	345	O.K.
A2 (PAD)	A0201	304	59	120	166	3000	M	466	O.K.
	A0202	301	59	106	167	3000	M	466	O.K.
	A0203	297	59	93	167	3000	M	466	O.K.
	A0204	299	59	99	167	3000	M	466	O.K.
	A0205	303	59	113	166	3000	M	466	O.K.

※ 응답수정계수 적용전 값임.

2) 발침 변위

- 변위 (mm)

PIER NO	부재 NO	SPEC-XX		SPEC-YY		교량발침			
		교각발침	교각방향	교각발침	교각방향	수직응력	구분	최종면적	발침결과
A1 (PAD)	A0101	123	24	46	68	3000	M	162	O.K.
	A0102	121	24	42	68	3000	M	162	O.K.
	A0103	120	24	37	68	3000	M	162	O.K.
	A0104	121	24	40	68	3000	M	162	O.K.
	A0105	123	24	45	68	3000	M	162	O.K.
P1-L (PAD)	P01B01	65	18	25	55	2250	M	108	O.K.
	P01B02	64	18	22	55	2250	M	108	O.K.
	P01B03	64	18	20	55	2250	M	108	O.K.
	P01B04	65	18	24	55	2250	M	108	O.K.
	P01B05	65	18	27	54	2250	M	108	O.K.
P1-R (PAD)	P01F01	65	17	25	53	2250	M	108	O.K.
	P01F02	64	18	22	54	2250	M	108	O.K.
	P01F03	64	18	20	54	2250	M	108	O.K.
	P01F04	65	17	23	54	2250	M	108	O.K.
	P01F05	65	17	27	53	2250	M	108	O.K.
P2-L (PAD)	P02B01	59	26	23	76	3000	M	162	O.K.
	P02B02	58	26	19	77	3000	M	162	O.K.
	P02B03	58	26	20	77	3000	M	162	O.K.
	P02B04	59	26	24	77	3000	M	162	O.K.
	P02B05	61	26	28	76	3000	M	162	O.K.
P2-R (PAD)	P02F01	75	32	28	98	3000	M	162	O.K.
	P02F02	74	32	24	99	3000	M	162	O.K.
	P02F03	75	32	25	99	3000	M	162	O.K.
	P02F04	76	32	29	99	3000	M	162	O.K.
	P02F05	77	32	33	98	3000	M	162	O.K.
P3-L (PAD)	P03B01	64	17	25	50	2250	M	108	O.K.
	P03B02	63	17	21	50	2250	M	108	O.K.
	P03B03	62	17	20	50	2250	M	108	O.K.
	P03B04	63	17	23	50	2250	M	108	O.K.
	P03B05	64	17	27	50	2250	M	108	O.K.
P3-R (PAD)	P03F01	64	17	25	51	2250	M	108	O.K.
	P03F02	63	17	21	51	2250	M	108	O.K.
	P03F03	62	17	20	51	2250	M	108	O.K.
	P03F04	63	17	23	51	2250	M	108	O.K.
	P03F05	64	17	27	51	2250	M	108	O.K.
A2 (PAD)	A0201	106	20	42	58	3000	M	162	O.K.
	A0202	104	21	37	58	3000	M	162	O.K.
	A0203	103	21	32	58	3000	M	162	O.K.
	A0204	104	21	34	58	3000	M	162	O.K.
	A0205	106	20	39	58	3000	M	162	O.K.

37.2.3 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 37.2.1】 단포교 점검이력사항

번호	기간	점검진단기관명	책임기술자	점검종류	점검 결과	안전등급
1	2017.11.13 ~2017.12.28	(주)명성엔지니어링	인승철	정기안전점검	단포교의 주요 손상현황으로는 교면포장 망상균열, 접속슬래브 망상균열 및 파손, 난간 보수부 재균열, 신축이음 후타재 파손, 교대 균열, 조인트 이격, 교각 균열 및 망상균열, 백태 등의 손상이 조사되었다. 기 발생한 손상은 주의관찰 및 내구성 확보 차원의 보수가 필요하다.	양호
2	2018.05.28 ~2018.06.29	(주)명성엔지니어링	인승철	정기안전점검	단포교의 주요 손상현황으로는 교면포장 망상균열, 접속슬래브 망상균열 및 파손, 난간 보수부 재균열, 신축이음 후타재 파손, 교대 균열, 조인트 이격, 교각 균열 및 망상균열, 백태 등의 손상이 조사되었다. 기 발생한 손상은 주의관찰 및 내구성 확보 차원의 보수가 필요하다.	양호
3	2018.10.23 ~2018.12.14	(주)명성엔지니어링	인승철	정기안전점검	단포교의 주요 손상현황으로는 교면포장 망상균열, 접속슬래브 망상균열 및 파손, 난간 보수부 재균열, 신축이음 후타재 파손, 교대 균열, 조인트 이격, 교각 균열 및 망상균열, 백태 등의 손상이 조사되었다. 기 발생한 손상은 주의관찰 및 내구성 확보 차원의 보수가 필요하다.	양호
4	2019.03.18 ~2019.05.28	(주)명성엔지니어링	인승철	정기안전점검	단포교의 외관조사 결과, 교면포장 망상균열, 접속부 파손, 난간 보수부 재균열, 신축이음 후타재 균열, 파손 및 들뜸, 본체 고무재 파손, 교대 균열, 조인트 이격, 교각 균열 및 망상균열, 백태 등의 손상이 조사되었다. 기 발생한 손상은 주의관찰 및 내구성 확보 차원의 보수가 필요할 것으로 판단된다.	양호

【표 37.2.1】 단포교 점검이력사항(계속)

번호	기간	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 단포교에 발생한 손상의 진전을 방지하고, 보수를 통한 구조물의 내구성 확보를 위한 적절한 조치가 필요하다. 이상과같이자료조사,외관조사,내구성조사 등의결과를분석하여평가된구조물의상태평가결과를종합적으로평가한안전등급은 「기능발휘에는지장이없으나경미한손상,결함,열화등이발생하여내구성증진을위해부분적으로보수가필요한상태」인 「B」 등급으로평가되었다.구조적인손상및결함은없는것으로판단되어별도의정밀안전진단은필요없을것으로판단되며,본보고서에제시된방안으로보수를시행하고지속적인유지관리를실시한다면구조물의사용성을확보하는데문제없을것으로사료된다.	B등급
6	2020.05.12 ~2020.06.30	(주)명성엔 지니어링	인승철	정기안전 점검	단포교의 외관조사 결과, 교면포장 망상균열, 접속부 파손, 난간 균열부백태, 신축이음 후타재 균열, 박락 및 표면불량, 본체 고무재 파손, 교대 균열, 조인트부 들뜸, 교각 균열, 백태 등의 손상이 조사되었다. 기 발생한 손상은 주의관찰 및 내구성 확보 차원의 보수가 필요할 것으로 판단된다.	양호
7	2020.08.31 ~2020.12.31	(주)명성엔 지니어링	인승철	정기안전 점검	단포교의 외관조사 결과, 교면포장 망상균열, 접속부 파손, 난간 균열부백태, 신축이음 후타재 균열, 박락 및 표면불량, 본체 고무재 파손, 교대 균열, 조인트부 들뜸, 교각 균열, 백태 등의 손상이 조사되었다. 기 발생한 손상은 주의관찰 및 내구성 확보 차원의 보수가 필요할 것으로 판단된다.	양호
8	2021.03.08 ~2021.06.07	(주)명성엔 지니어링	장진원	정기안전 점검	단포교(10공구)의 외관조사 결과, 교면포장 망상균열, 접속부 파손, 난간 균열부백태, 신축이음 후타재 균열, 박락 및 표면불량, 본체 고무재 파손, 교대 균열, 조인트부 들뜸, 교각 균열, 백태 등의 손상이 조사되었다. 기 발생한 손상은 주의관찰 및 내구성 확보 차원의 보수가 필요할 것으로 판단된다.	양호

【표 37.2.1】 단포교 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	? 바닥하면균열(0.3mm미만), 박락 ? 거더박락 ? 가로보박리, 박락, 박락및철근노출 ? 교대균열(0.3mm미만), 재균열 백태, 누수흔적, 들뜸 ? 교각균열(0.3mm미만), 폐콘크리트퇴적 ? 교량받침무수축물탈균열, 박락, 받침콘크리트 재료분리, 망상균열, 플레이트 부식, 스토퍼 간섭 ? 신축이음후타재균열, 박락, 표면불량, 치수판볼 트탈락, 본체고무재손상 ? 교면포장망상균열 ? 배수시설상태양호 ? 방호벽균열부백태	B등 급
10	2022.05.16 ~2022.06.24	(주) 명성엔 지니어링	정지운	정기안전 점검	- 교면포장 망상균열 - 방호벽 균열부백태 - 신축이음후타재균열, 고무재파손, 표면불량및박락, 치수판볼트 탈락 - 교량받침무수축물탈및받침콘크리트균열, 박락, 재료분리, 망상 균열, 스토퍼간섭, 플레이트부식 - 바닥하면균열(폭0.3mm미만), 박락 - 가로보박리, 박락, 박락및철근노출 - 교대균열(폭0.3mm미만), 재균열, 백태, 조인트부들뜸, 누수흔적 - 교각균열(폭0.3mm미만), 폐콘크리트퇴적	양호
11	2022.09.19 ~2022.11.30	(주) 명성엔 지니어링	이상훈	정기안전 점검	- 교면포장 망상균열 - 방호벽 균열부백태 - 신축이음후타재균열, 고무재파손, 표면불량및박락, 치수판볼트 탈락 - 교량받침무수축물탈및받침콘크리트균열, 박락, 재료분리, 망상 균열, 스토퍼간섭, 플레이트부식 - 바닥하면균열(폭0.3mm미만), 박락 - 가로보박리, 박락, 박락및철근노출 - 교대균열(폭0.3mm미만), 재균열, 백태, 조인트부들뜸, 누수흔적 - 교각균열(폭0.3mm미만), 폐콘크리트퇴적	양호
12	2023.04.03 ~2023.06.16	(주) 명성엔 지니어링	정지운	정기안전 점검	- 교면포장 망상균열 - 방호벽균열부백태 - 신축이음후타재균열, 고무재파손, 표면불량및 박락, 치수판볼트탈락 - 교량받침무수축물탈및받침콘크리트균열, 박락, 재료분리, 망상균열, 스토퍼간섭, 플레이트부식 - 바닥하면균열(폭0.3mm미만), 박락 - 거더박락, 가로보박리, 박락및철근노출 - 교대균열(폭0.3mm미만), 재균열, 백태, 조인트부 들뜸, 누수흔적 - 교각균열(폭0.3mm미만), 폐콘크리트퇴적	양호

【표 37.2.1】 단포교 점검이력사항(계속)

번호	기 간	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 0.189, 등급 b로 평가 ? 내구성능평가결과,성능평가점수0.293, 등급c로평가 ? 사용성능평가결과,성능평가점수0.675, 등급d로평가 ? 종합성능평가결과,성능평가점수0.259, 등급b로평가	B등 급
14	2023.07.03 ~2023.12.08	(주)명성엔 지니어링	이상훈	정밀안전 점검	? 바닥판하면 균열(0.3mm미만), 박락 ? 거더박락,파손 ? 가로보박리,박락,박락및철근노출 ? 교대균열및재균열(0.3mm내,외),백태,누 수흔적,들뜸 ? 교각균열(0.3mm미만),망상균열,균열부 백태,폐콘크리트퇴적 ? 교량반침무수축물탈균열,박락,반침콘크 리트재료분리,망상균열, 플레이트 부식, 스토퍼 간섭 ? 신축이음후타재균열,박락,표면불량,차수 판볼트탈락,앵커탈락,본체고무재손상 ? 교면포장망상균열 ? 배수시설상태양호 ? 방호벽균열부백태	B등 급
15	2024.06.10 ~2024.06.28	(주)명성엔 지니어링	정지운	정기안전 점검	- 교면포장 망상균열 등 -방호벽균열부백태등 -신축이음후타재균열,고무재손상,표면불 량및박락,차수판볼트앵커탈락등 -교량반침무수축물탈및반침콘크리트균열, 박락,재료분리,망상균열,스토퍼간섭,플레 이트부식등 -바닥판하면균열(0.3mm미만),박락등 -거더박락,가로보박리,박락및철근노출등 -교대균열및재균열(0.3mm미만,이상),백태 ,조인트부들뜸,누수흔적등 -교각균열(0.3mm미만),망상균열,균열부백 태,누수흔적,폐콘크리트퇴적등	양호

【표 37.2.1】 단포교 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 등 - 방호벽 균열부백태등 - 신축이음후타재균열, 고무재손상, 표면불량 및 박락, 차수판볼트앵커탈락등 - 교량반침무수축물탈 및 반침콘크리트균열, 박락, 재료분리, 망상균열, 스토퍼간섭, 플레이트부식등 - 바닥판하면균열(0.3mm미만), 박락등 - 거더박락, 가로보박리, 박락 및 철근노출등 - 교대균열 및 재균열(0.3mm미만, 이상), 백태, 조인트부 들뜸, 누수흔적등 - 교각균열(0.3mm미만), 망상균열, 균열부백태, 누수흔적, 폐콘크리트 퇴적등	양호
17	2025.03.24 ~2025.06.18	(주)명성엔 지니어링	정지운	정기안전 점검	- 교면포장 망상균열 - 방호벽 균열부백태 - 신축이음후타재균열, 고무재파손, 표면불량 및 박락, 차수판볼트앵커탈락 - 교량반침무수축물탈 및 반침콘크리트균열, 박락, 재료분리, 망상균열, 스토퍼간섭, 플레이트 부식 - 바닥판하면균열(0.3mm미만), 박락 - 거더박락, 가로보박리, 박락 및 철근노출 - 교대균열 및 재균열(0.3mm미만, 이상), 백태, 조인트부 층분리, 누수흔적 - 교각균열(0.3mm미만), 망상균열, 균열부백태, 누수흔적, 폐콘크리트 퇴적	양호

37.2.4 전차 정밀안전점검 실시결과(2023년12월)

구분	정밀안전점검 결과	비고
용역명	상주영천고속도로 시설물 안전·하자점검 및 성능평가 용역(23년 정밀안전점검 용역)	
용역기간	2023-09-11 ~ 10-05	
용역사	(주)명성엔지니어링	
외관조사결과	- 바닥판하면 균열(0.3mm미만), 박락 - 거더 박락, 파손 - 가로보 박리, 박락, 박락 및 철근노출 - 교대 균열 및 재균열(0.3mm내,외), 백태, 누수흔적, 들뜸 - 교각 균열(0.3mm미만), 망상균열, 균열부백태, 폐콘크리트 퇴적 - 교량받침 무수축몰탈 균열, 박락, 받침콘크리트 재료분리, 망상균열, 플레이트 부식, 스토퍼 간섭 - 신축이음 후타재 균열, 박락, 표면불량, 차수판 볼트탈락, 앵커탈락, 본체 고무재 손상 - 교면포장 망상균열 - 배수시설 상태양호 - 방호벽 균열부백태	양방향
비파괴조사	- 반발경도법에 의한 압축강도 측정 결과, 상부구조(바닥판하면:27Mpa) 및 하부구조(교대:24Mpa, 교각:27Mpa)의 설계기준 강도를 상회하는 것으로 검출되어 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 0.154으로 B등급	
보수보강 (진단시)	해당없음	
종합의견	- 금회 정밀안전점검 결과를 바탕으로 단포교에 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 단포교의 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. - 양방향 가로보의 철근노출의 경우 주기적인 점검을 통한 손상의 진전 등의 유지관리가 필요하다.	

37.2.5 시설물 보수 이력

【표 37.2.2】 단포교 보수이력사항

번호	공사명	공사 구분	보수보강공사 부위	설계자	시공자
	공사기간		공사내역	공사비(천원)	책임기술자
1	—	보수	교면포장 단면보수	—	—
	2019-01-01 ~ 2021-06-30		일상보수 및 하자보수	0	
2	상주영천고속도로 민간투자사업(10공구)	보수	A2 교대	(주)한국해외기술 공사(KCI)	대림산업주식회사
	2018-01-01 ~ 2018-06-30		교대 조인트이격 보수	0	

※시설물통합정보관리시스템(FMS) 내 교량관리대장 및 보수공사현황 참조

※전차 정밀안전점검(2023년) 자료 참조

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

37.2.6 시설물의 내진설계 여부 확인

【표 37.2.3】 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.			

37.2.7 시설물의 용도변경 여부 확인

FMS(시설물정보종합관리시스템) 상에 용도변경 이력은 없는 것으로 확인되었다.

37.3 현장조사

37.3.1 개요

대상시설물에 대한 자료수집 및 현장조사결과를 토대로 정밀조사를 실시하기 위하여 굴절차를 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, 굴절차	2025.08.25.~2025.10.31.	
			
굴절점검차를 이용한 근접조사		굴절점검차를 이용한 근접조사	
			
굴절점검차를 이용한 근접조사		굴절점검차를 이용한 근접조사	

【사진 37.3.1】 근접조사를 위한 장비 사용 전경

37.3.2 상주방향 외관조사 결과

가. 바닥판 하면

1) 부재의 개요

- 단포교는 총 4경간으로 이루어져 있으며, 연장은 L=180.0m 폭 24.5m로 바닥판은 철근콘크리트로 시공되어 있다.
- 바닥판하면에 대한 현장조사는 점검차를 이용한 근접조사를 실시하였다.



【사진 37.3.2】 바닥판하면 전경

2) 현장조사 결과

- 바닥판 하면의 외관조사 결과, 균열(폭0.3mm미만)과 층분리가 조사되었다. 콘크리트 박락은 보수되었다.

【표 37.3.1】 바닥판하면 현장조사 결과

구분	균열 0.3mm미만 (m/개소)		층분리 (m²/개소)	
S1	—	—	—	—
S2	—	—	—	—
S3	2.50	5	0.10	1
S4	—	—	—	—
합계	2.50	5	0.10	1

			
손상현황	• S3 균열(0.1mm/0.5m)	손상현황	• S3 균열(0.1mm/0.5m)
원 인	• 건조수축, 공용중 열화 등	원 인	• 건조수축, 공용중 열화 등
조치방안	• 표면보수	조치방안	• 표면보수
			
손상현황	• S3 충분리(0.5×0.2)	손상현황	• S3 균열(0.1/0.5)
원 인	• 외부충격	원 인	• 외부충격
조치방안	• 단면보수	조치방안	• 단면보수

【사진 37.3.3】 바닥판하면 손상현황

3) 기 점검 결과 비교

- 기 손상인 균열과 신규손상 충분리가 확인되었고 박락은 보수되었다.

【표 37.3.2】 바닥판하면 기 점검 결과 비교

구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
바닥판하면	균열 0.3mm미만	m	2.50	5	2.50	5	— —	변동없음
	박락	m ²	0.06	1	—	—	▼ 0.06	보수완료
	충분리	m ²	—	—	0.10	1	0.10	신규손상

4) 검토의견

- 바닥판 하면의 외관조사 결과 조사된 균열 경우 폭0.3mm미만의 경미한 표면균열로, 건조수축 및 온도변화 등에 의한 손상으로 추정되며, 손상의 진전 방지를 위한 표면보수 등의 조치가 필요할 것으로 판단된다. 충분리의 경우 시공시 발생한 손상으로 추정되며 부재의 내구성 확보 차원의 단면보수 등의 유지관리가 요구된다.

나. DR Girder

1) 부재의 개요

- 바닥판으로부터 전달되는 상부하중을 지지하고 교량받침으로 하중을 전달하는 역할을 하는 DR girder 는 5열로 시공되었으며, 근접육안조사를 위하여 점검차를 이용하여 외관조사를 실시하였다



【사진 37.3.4】 거더 전경

2) 현장조사 결과

- 거더에 대한 현장조사 결과 전반적으로 양호한 상태이나, 일부구간인 S2구간에서 콘크리트 박락 손상이 조사되었다.

【표 37.3.3】 거더 외관조사 결과

구분	박락 (㎡/개소)	
S1	—	—
S2	0.15	1
S3	—	—
S4	—	—
합계	0.15	1

			
손상현황	• S2 박락(0.3×0.5)	손상현황	• S4 전경
원 인	• 외부 충격	원 인	• -
조치방안	• 단면보수	조치방안	• -

【사진 37.3.5】 거더 손상현황

3) 기 점검 결과 비교

- 거더는 기 손상인 박락이 확인되었고, 손상의 진전은 없으며, 금회 신규 손상은 확인되지 않았다.

【표 37.3.4】 거더 기 점검 결과 비교

구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
거더	박락	m ²	0.15	1	0.15	1	- -	변동없음

4) 검토의견

- 거더에 발생한 박락 손상은 시공당시 외부 충격에 의해 발생한 것으로 판단되며, 단면보수를 실시하는 것이 바람직하다.

다. 가로보(2차부재)

1) 부재의 개요

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



【사진 37.3.6】 가로보 전경

2) 현장조사 결과

- 가로보에 대한 현장조사 결과 박락 및 철근노출이 확인되었다.

【표 37.3.5】 가로보 현장조사 결과

구분	박락 및 철근노출 (㎡/개소)	
S1	—	—
S2	0.06	1
S3	—	—
S4	—	—
합계	0.06	1

			
손상현황	• S2 박락 및 철근노출(0.3m×0.2m)	손상현황	• S2 박락 및 철근노출(0.3m×0.2m)
원 인	• 다짐미흡, 피복부족	원 인	• 다짐미흡, 피복부족
조치방안	• 단면보수+방청	조치방안	• 단면보수+방청

【사진 37.3.7】 가로보 손상현황

3) 기 점검 결과 비교

- 가로보는 기 손상이 없는 상태이며, 금회 정밀조사로 인한 박락 및 철근노출이 신규 확인되지 않았다.

【표 37.3.6】 가로보 기 점검 결과 비교

구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
가로보	박락 및 철근노출	m ³	0.06	1	0.06	1	- -	변동없음

4) 검토의견

- 가로보의 외관조사 결과, 박락 및 철근노출이 조사되었고, 손상부는 다짐미흡, 피복부족 등에 의한 손상으로 부재의 내구성 확보 차원의 단면보수+방청 등의 보수가 필요하며, 바닥판의 경우 주기적인 점검을 통한 손상의 발생여부 확인 등의 유지관리가 요구된다.

라. 교대

1) 부재의 개요

- 단포교 교대는 역T형으로 시공되어있으며, 기초는 말뚝기초로 시공되어있다. 교대에 대한 외관조사는 도보를 이용한 근접조사를 실시하였다.



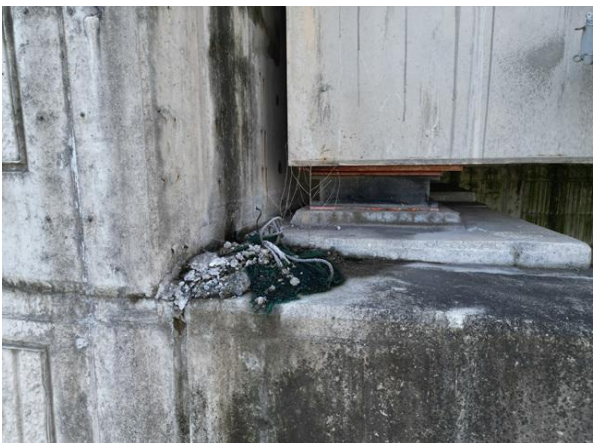
【사진 37.3.8】 교대 전경

2) 현장조사 결과

- 교대 A1, A2에 대한 외관조사 결과 균열(폭0.3mm내,외), 백태, 층분리, 누수흔적, 폐자재 적치가 발생한 것으로 조사되었다.

【표 37.3.4】 교대 외관조사 결과

구분	균열(폭 0.3mm미만) (m/개소)		균열(폭 0.3mm이상) (m/개소)		누수흔적 (㎡/개소)		백태 (㎡/개소)		층분리 (㎡/개소)		폐자재 적치 (개소/개소)	
A1	1.0	1	2.00	1	2.00	1	0.03	1	1.80	1	—	—
A2	5.0	2	—	—	8.10	6	—	—	—	—	1.00	1
합계	6.0	3	2.00	1	10.10	7	0.03	1	1.80	1	1.00	1

	
손상현황	손상현황
원 인	원 인
조치방안	조치방안
	
손상현황	손상현황
원 인	원 인
조치방안	조치방안
	
손상현황	손상현황
원 인	원 인
조치방안	조치방안

【사진 37.3.9】 교대 손상현황

3) 기 점검 결과 비교

- 기 손상인 균열(폭0.3mm미만), 백태, 층분리의 진전은 미미한 것으로 확인되었고, 금회 폭 0.3mm 이상 균열과 폐자재 적치,누수흔적이 신규 조사되었다.

【표 37.3.8】 교대 기 점검 결과 비교

구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
교대	균열(폭 0.3mm미만)	m	5.0	2	6.0	3	▲ 1.0	신규손상
	균열(폭 0.3mm이상)	m	2.00	1	2.00	1	— —	변동없음
	백태	m ²	0.03	1	0.03	1	— —	변동없음
	누수흔적	m ²	—	—	10.10	7	▲ 10.10	신규손상
	층분리	m ²	1.80	1	1.80	1	— —	변동없음
	폐자재 적치	EA	—	—	1.00	1	▲ 1	신규손상

4) 검토의견

- 교대에 발생한 균열 및 백태,층분리의 비 구조적인 손상으로 건조수축 및 온도변화 등에 의한 원인으로 추정되며, 손상부 우수유입에 의한 백태로 확인되었고, 기 발생한 손상부의 경우 손상의 진전 방지를 위한 표면보수 등의 조치가 필요할 것으로 판단된다. 조인트부 들뜸의 경우 구조물의 안전성에는 영향을 미치는 상태는 아니나 내구성 확보를 위해 단면보수가 필요하다.
- 조사된 누수흔적은 신축이음을 통한 우수유입으로 인한 손상으로 확인되었고, 손상부는 주기적인 점검을 통한 손상의 진전여부 확인 후 진전시 신축이음과 연계한 보수, 표면처리 등의 유지관리가 요구된다.
- 조사된 폐자재 적치는 시공시 마무리 미흡에 의한 손상으로 정비가 요구된다.

마. 교각

1) 부재의 개요

- 단포교의 교각은 T형교각 3기로 구성되어 있으며, 교각에 대한 외관조사는 도보조사, 굴절차를 이용한 근접조사를 실시하였다.



교각 전경

【사진 37.3.10】 교각 전경

2) 현장조사 결과

- 교각에 대한 현장조사 결과 균열(폭0.3mm미만), 망상균열, 코핑부 상부 이물질(폐콘크리트) 퇴적 등이 조사되었다. 표면오염이 신규 조사되었다.

【표 37.3.9】 교각 외관조사 결과

구분	균열 0.3mm미만 (m/개소)		이물질(폐콘크리트) 퇴적 (m ² /개소)		망상균열 (m ² /개소)		표면오염 (m ² /개소)	
P1	1.00	2	—	—	7.00	1	4.00	1
P2	2.50	5	1.00	1	5.00	1	—	—
P3	—	—	—	—	31.00	2	—	—
합계	3.50	7	1.00	1	43.00	4	4.00	1

			
손상현황	• P1 코핑부 균열(0.1mm/0.5)	손상현황	• P2 코핑부 망상균열(1.0×5.0)
원 인	• 초기 건조수축 등	원 인	• 초기 건조수축 등
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 표면처리
			
손상현황	• P2 코핑부 균열(0.2mm/0.5)	손상현황	• P2 폐콘크리트 퇴적(1.0×1.0)
원 인	• 초기 건조수축 등	원 인	• 시공후 정리미흡
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 정비
			
손상현황	• P2 코핑부 망상균열(10.0×1.5)	손상현황	• P2 코핑부 망상균열(10.0×1.5)
원 인	• 초기 건조수축 등	원 인	• 초기 건조수축 등
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 표면처리

【사진 37.3.11】 교각 손상현황

3) 기 점검 결과 비교

- 기 손상인 폭 망상균열 및 박리,균열, 망상균열의 진전은 미미한 상태이며, 금회 정밀조사로 표면오염이 신규 확인되었다.

【표 37.3.10】 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 ²	6.50	13	3.50	7	▼ 2.50	일부보수
	페콘크리트 퇴적	m ²	1.00	1	1.00	1	— —	변동없음
	망상균열	m ²	20.00	1	43.00	4	▲ 20.00	신규손상
	표면 오염	m ²	—	—	4.00	1	▲	신규손상

4) 검토의견

- 교각 코핑부에 발생한 균열 및 망상균열은 건조수축, 온도변화 등의 복합적인 원인에 의한 비구조적인 미세균열로서 표면보수를 실시하여 내구성을 확보하는 것이 바람직할 것으로 판단된다. 페콘크리트 퇴적의 경우 시공시 마무리 미흡에 의한 손상으로 청소 등의 정비가 요구된다.
- 조사된 표면오염은 신축이음을 통한 우수유입으로 인한 손상으로 확인되었고, 손상부는 주기적인 점검을 통한 손상의 진전여부 확인 후 진전시 신축이음과 연계한 보수, 표면처리 등의 유지관리가 요구된다.
- 조사된 페콘크리트 퇴적은 시공시 마무리 미흡에 의한 손상으로 정비가 요구된다.

바. 기초

1) 부재의 개요

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

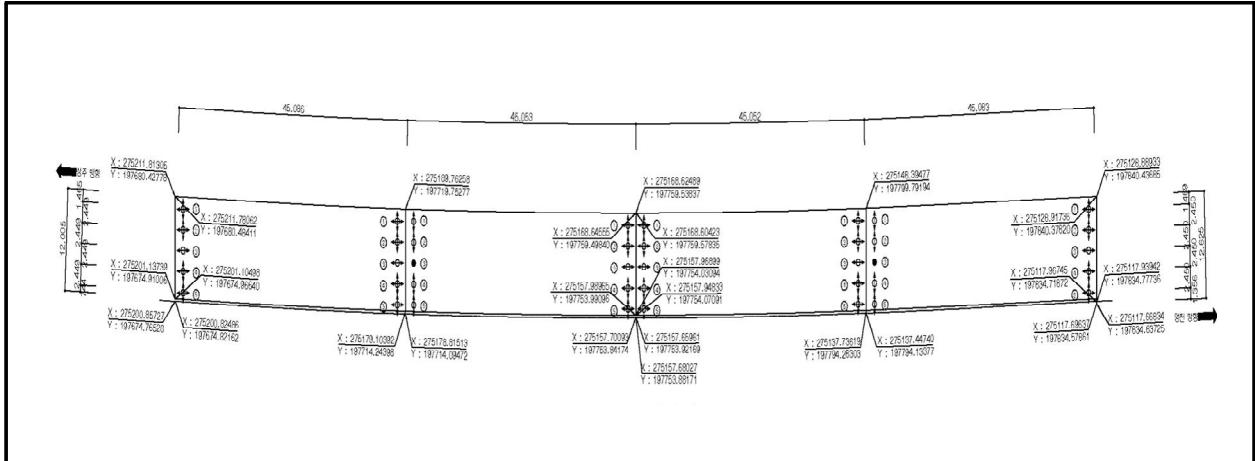
	
교대 A1 기초 전경	교대 A2 기초 전경
	
교각 P1 기초 전경	교각 P2 기초 전경
	
교각 P3 기초 전경	교각 P3 기초 전경

【사진 37.3.12】 기초 전경

바. 교량반침

1) 부재의 개요

- 단포교의 반침은 먼진반침(FPB,LRB)으로 총 40기가 설치되어 있으며, 반침장치의 순번은 한국도로공사 집중점검세부시행 방법에 따라 번호를 부여하여 현장조사를 수행하였다.



【그림 37.3.1】 교량반침 배치도



【사진 37.3.12】 교량반침 전경

2) 현장조사 결과

- 현장조사 결과, 무수축물탈 균열과 반침콘크리트 재료분리, plate 부식, 무수축물탈 망상균열이 발생한 것으로 조사되었다.

【표 37.3.11】 교량반침 외관조사 결과

구분	무수축물탈 균열(0.3mm미만) (m/개소)		plate 부식 (개소/개소)		무수축물탈 망상균열(0.3mm미만) (m/개소)		반침콘크리트 재료분리 (㎡/개소)	
A1	1.00	5	4.00	4	—	—	—	—
P1	2.40	12			—	—	—	—
P2	1.20	4	—	—	—	—	0.10	2
P3	2.00	10	2.00	2	—	—	0.04	2
A2	—	—	4.00	4	0.06	2	—	—
합계	6.60	31	10.00	10	0.06	2	0.14	4

			
손상현황	• A1-Sh3 몰탈 균열 (0.1mm/0.2m)	손상현황	• P1-Sh7 몰탈 균열 (0.1mm/0.2m)
원 인	• 초기 건조수축 등	원 인	• 초기 건조수축 등
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 표면처리
			
손상현황	• P1-Sh8 몰탈 균열 (0.1mm/0.2m)	손상현황	• P2-Sh7 몰탈 균열 (0.1mm/0.3)
원 인	• 초기 건조수축 등	원 인	• 초기 건조수축 등
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 표면처리
			
손상현황	• P2-Sh8 몰탈 균열 (0.1mm/0.3)	손상현황	• P2-Sh7 재료분리 (0.1×0.5)
원 인	• 초기 건조수축 등	원 인	• 다짐미흡, 거푸집 조기탈영 등
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 단면보수

【사진 37.3.13】 교량받침 손상현황

			
손상현황	• P2-Sh7 재료분리(0.1×0.5)	손상현황	• P2-Sh8 몰탈 균열(0.1mm/0.3)
원 인	• 다짐미흡, 거푸집 조기탈형 등	원 인	• 초기 건조수축 등
조치방안	• 단면보수	조치방안	• 표면처리
			
손상현황	• P2-Sh8 plate 부식(1EA)	손상현황	• P3-Sh7 몰탈 균열(0.1mm/0.2)
원 인	• 장기공용, 습기흡착	원 인	• 초기 건조수축 등
조치방안	• 재도장	조치방안	• 표면처리
			
손상현황	• P3-Sh10 plate 부식 (1EA)	손상현황	• P3-Sh10 재료분리(0.1×0.2)
원 인	• 장기공용, 습기흡착	원 인	• 다짐미흡, 거푸집 조기탈형 등
조치방안	• 재도장	조치방안	• 단면보수

【사진 37.3.13】 교량받침 손상현황(계속)

3) 기 점검 결과 비교

- 기 점검 비교시 무수축물탈 균열, 받침콘크리트 재료분리의 진전은 없는 것으로 확인되었고, 금회 신규손상은 plate부식이 확인되었다.

【표 37.3.12】 교량받침 기 점검 결과 비교

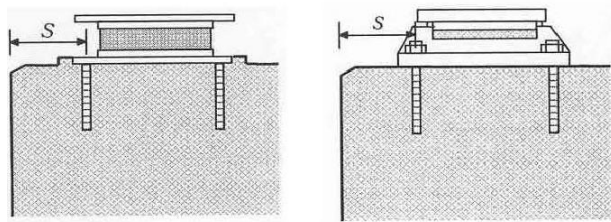
구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)		비고
			물량	개소	물량	개소			
교량 받침	무수축물탈 균열(0.3mm이하)	m	6.60	31	6.60	31	-	-	변동없음
	플레이트 부식	EA	9.00	9	10.00	1	▲	1.00	신규손상
	받침콘크리트 재료분리	m ²	0.14	4	0.14	4	-	-	변동없음
	무수축물탈 망상균열	m	0.06	2	0.06	2	-	-	변동없음

4) 검토의견

- 무수축물탈에서 조사된 균열은 건조수축에 의해 발생한 것으로 판단되는 폭 0.1~0.2mm의 미세균열로 현 상태에서 별도의 조치보다는 유지관리 후 손상진전 및 추가 손상 발생 시 일괄 보수하는 것이 바람직 할 것으로 판단된다. 재료분리의 경우 시공당시 타설불량에 의한 것으로 단면보수가 필요하다.
- 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.

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 37.3.2】 도로교설계기준 연단거리 산출방법



【사진 37.3.14】 교량받침장치 연단거리측정

① 연단거리 산출

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

【표 37.3.13】연단거리 측정 결과

구 분		계산 연단거리 (mm)	실측 연단거리(mm)					검토 결과
			Sh1	Sh2	Sh3	Sh4	Sh5	
			Sh6	Sh7	Sh8	Sh9	Sh10	
A1		425	550	550	550	560	570	O.K
P1	A1측	425	530	530	520	520	520	O.K
	A2측	425	620	620	625	635	640	O.K
P2	A1측	425	520	520	530	530	520	O.K
	A2측	425	520	520	520	520	520	O.K
P3	A1측	425	530	530	530	530	525	O.K
	A2측	425	620	630	530	630	620	O.K
A2		425	620	590	570	570	580	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 37.3.15】 교량받침 이동량 측정

① 설계기준온도(−5℃ ~ 35℃(보통지방))에 따른 여유량 검토

【표 37.3.14】 교량받침 이동량(설계기준 온도) 산정

구 분		온도변화 (ΔT, ℃)		선팅창 계수 (α)	신축거더길이 (L, m)	온도 변화에 의한 이동량(mm)		비고
		동절기	하절기			동절기	하절기	
A1		25	15	0.00001	45.0	11.3	6.8	
P1		고 정 단						
P2	A1층	25	15	0.00001	45.0	11.3	6.8	
	A2층	25	15	0.00001	45.0	11.3	6.8	
P3		고 정 단						
A2		25	15	0.00001	45.0	11.3	6.8	
1) 조사당시 온도 : 20.0℃(조사일 : 2025년 9월 23일, 평균온도, 영천) 2) 검토온도 : -5℃ ~ 35℃(보통지방)								

【표 37.3.15】교량받침 이동량(설계기준 온도) 검토결과

위치		이동량	측정 가동여유량		계산 가동 이동량		허용변위 (mm)	
			수축	신장	최대수축	최대신장		
A1	SH1	-13	63	89	11.3	6.8	±76	
	SH2	-13	63	89			±76	
	SH3	-13	63	89			±76	
	SH4	-13	63	89			±76	
	SH5	-13	63	89			±76	
P1		고 정 단						
P2	A1측	SH1	-20	30	70	11.3	6.8	±50
		SH2	-20	30	70			±50
		SH3	-20	30	70			±50
		SH4	-20	30	70			±50
		SH5	-20	30	70			±50
	A2측	SH6	-20	30	70	11.3	6.8	±50
		SH7	-20	30	70			±50
		SH8	-20	30	70			±50
		SH9	-20	30	70			±50
		SH10	-20	30	70			±50
P3		고 정 단						
A2	SH1	-5	71	81	11.3	6.8	±76	
	SH2	-5	71	81			±76	
	SH3	-5	71	81			±76	
	SH4	-5	71	81			±76	
	SH5	-5	71	81			±76	
주) 판정 : 최대 받침 이동량 ≤ 실측 받침 가동여유량 ⇒ O.K								

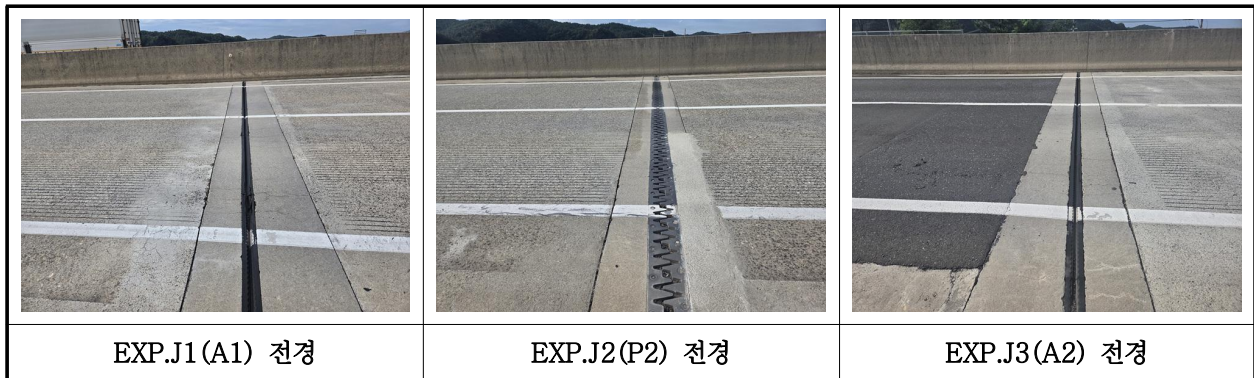
② 교량받침 이동량 검토의견

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

사. 신축이음장치

1) 부재의 개요

- 본 교량의 신축이음장치는 A1, A2의 경우 모노셀 조인트, P2는 핑거 조인트로 시공된 상태이다. 점검차 조사를 위한 부분 통제시 도보를 통해 근접조사를 실시하였다.



【사진 37.3.16】 신축이음장치 전경

2) 현장조사 결과

- 신축이음 현장조사 결과 후타재 균열(0.3mm미만), 박락, 표면불량, 차수판 볼트, 앵커탈락 본체 고무재 파손 등이 조사되었다. 후타재 파손이 신규 조사되었다.

【표 37.3.16】 신축이음장치 외관조사 결과

구분	후타재 균열 (m/개소)		후타재 박락 (㎡/개소)		후타재 표면불량 (㎡/개소)		후타재 파손 (EA/개소)		차수판 볼트, 앵커탈락 (EA/개소)		본체고무재파 손 (㎡/개소)	
A1 (EXP J1)	9.00	30	—	—	—	—	—	—	3.00	3	7.50	1
P2 (EXP J2)	6.00	20	—	—	1.80	1	0.01	1	1.00	1	—	—
A2 (EXP J3)	13.50	45	0.70	1	—	—	—	—	—	—	7.50	1
합계	28.50	95	0.70	1	1.80	1	0.01	1	4.00	4	15.0	2

			
손상현황	• A1 고무재 파손 (7.5m)	손상현황	• A2 고무재 파손 (7.5m)
원 인	• 공용중 열화	원 인	• 공용중 열화
조치방안	• 주의관찰	조치방안	• 주의관찰
			
손상현황	• A1 차수판 앵커탈락 (3EA)	손상현황	• A1 후타재 균열 (0.2mm/0.3)
원 인	• 공용중 열화	원 인	• 초기 건조수축 등
조치방안	• 정비	조치방안	• 표면처리
			
손상현황	• A2 후타재 균열 (0.2mm/0.3)	손상현황	• A2 후타재 박락 (0.1×7.0)
원 인	• 초기 건조수축 등	원 인	• 중차량, 공용중 열화 등
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 표면처리

【사진 37.3.17】 신축이음장치 손상현황

3) 기 점검 결과 비교

- 신축이음 현장조사 결과, 기 손상의 진전은 미미한 상태로 확인되었고, 금회 정밀조사로 인한 본체 후타재 파손이 신규 확인되었다.

【표 37.3.17】 신축이음 기 점검 결과 비교

구분	손상 내용	단위	2021년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
신축이음	후타재 균열	m	28.50	95	28.50	95	— —	변동없음
	후타재 박락	m ²	0.70	1	0.70	1	— —	변동없음
	후타재 표면불량	m ²	1.80	1	1.80	1	— —	변동없음
	후타재 파손	EA	—	—	0.01	1	▲ 0.01	신규손상
	차수판 볼트, 앵커탈락	EA	4.00	4	4.00	4	— —	변동없음
	본체고무재 손상	EA	2.00	2	15.0	2	▲ 13.0	신규손상

4) 검토의견

- 신축이음에 발생한 후타재 파손, 후타재 균열, 본체 고무재손상, 후타재 박락, 표면불량은 차량 통행하중 및 충격, 콘크리트 열화 등으로 인한 손상으로 판단되며, 표면처리, 단면보수, 장기적으로 신축이음 교체 등을 실시하는 등 유지관리가 필요하다. 공용시 본체에서는 차량통행으로 인한 분산먼지, 우수에 의한 갯길측 체수 등에 의한 이물질퇴적, 본체 부식 등의 손상이 추가 발생할 가능성이 있으므로, 주기적인 정비를 통한 유지관리가 필요하다. 차수판 앵커, 볼트 손상은 교체 등의 정비를 요한다.

5) 신축이음 거동상태 검토

① 설계기준온도(-5℃ ~ 35℃(보통지방))에 따른 여유량 검토

구분	계산방법	비고																			
이론 신축량	- 온도변화에 의한 이동량 $\Delta Lt = \Delta T \cdot \alpha \cdot L$ - 여기서, ΔLt : 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. 23. 기온 적용: 20.0℃(일평균) ΔT(신장시) : 35℃-20.0℃ = 15.0℃ ΔT(수축시) : -5℃-(20.0℃) = 25.0℃ ΔLt(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">강교</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 (/℃)	강교	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 (/℃)																	
강교	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 37.3.18】 신축이음 유간 측정방법

【표 37.3.18】 신축이음 신축이동량 산정

구분	온도변화 (ΔT , ℃)		선팽창계수 (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	25.0	15.0	0.00001	45	11.3	6.8	43.0	103.0	178.0	
P2	25.0	15.0	0.00001	90	22.5	13.5	61.0	110.0	250.0	
A2	25.0	15.0	0.00001	45	11.3	6.8	40.0	95.0	178.0	
1) 조사당시 온도 : 20.0℃(조사일 : 2025년 9월 23일, 평균온도, 영천) 2) 검토온도 : -5℃ ~ 35℃(보통지방)										

【표 37.3.19】 신축이음장치 및 바닥판 단부 가동여유량 검토결과

구 분		계산 이동량(mm)		점검당시 실측유간 (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	13.1	4.9	43.0	60	3.9	38.1	OK	OK
	바닥판	13.1	4.9	103.0	-	-	98.1	-	OK
	거더	13.1	4.9	178.0	-	-	173.1	-	OK
P3	신축이음	26.2	9.8	61.0	120	32.8	51.2	OK	OK
	바닥판	26.2	9.8	110.0	-	-	100.2	-	OK
	거더	26.2	9.8	250.0	-	-	240.2	-	OK
P6	신축이음	13.1	4.9	40.0	60	6.9	35.1	OK	OK
	바닥판	13.1	4.9	95.0	-	-	90.1	-	OK
	거더	13.1	4.9	178.0	-	-	173.1	-	OK
주) 판정 : $0.0\text{mm} \leq \text{신축 여유량} \leq \text{허용량} \Rightarrow \text{O.K}$									

6) 신축거동상태 검토의견

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

아. 교면포장

1) 부재의 개요

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



【사진 37.3.19】 교면포장 전경

2) 현장조사 결과

- 현장조사 결과 본선 콘크리트 포장면 전구간 망상균열과 포장 파손이 조사되었다.

【표 37.3.20】 교면포장 외관조사 결과

구분	망상균열 (m ² /개소)		포장 파손 (m ² /개소)	
S1	360.0	1	1.40	2
S2	360.0	1	1.80	3
S3	360.0	1	0.60	1
S4	360.0	1	—	—
합계	1,440.0	4	3.80	6

			
손상현황	• S1 망상균열(45.0×8.0)	손상현황	• S2 망상균열(45.0×8.0)
원 인	• 공용중 열화	원 인	• 공용중 열화
조치방안	• 주의관찰	조치방안	• 주의관찰
			
손상현황	• S3 망상균열(45.0×8.0)	손상현황	• S4 망상균열(45.0×8.0)
원 인	• 공용중 열화	원 인	• 공용중 열화
조치방안	• 주의관찰	조치방안	• 주의관찰

【사진 37.3.20】 교면포장 손상현황

3) 기 점검 결과 비교

- 기 손상인 본선 포장부 망상균열의 진전은 미미한 상태이며, 금회 신규 손상은 확인되지 않았다. 접속부 아스콘 파손의 경우 보수 된 상태로 확인되었다.

【표 37.3.21】 교면포장 기 점검 결과 비교

구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)		비고
			물량	개소	물량	개소			
교면포장	망상균열	m ²	1,440.0	4	1,440.0	4	—	—	변동없음
	포장 파손	m ²	—	—	3.80	6	▲	3.80	신규손상

4) 검토의견

- 교면포장에 발생된 망상균열은 건조수축, 중차량 반복통행, 공용기간 증가 등의 복합적인 원인으로 인한 손상으로 판단되며, 손상의 진전 방지 및 차량의 주행성 확보를 위한 채포장 등의 조치가 요망된다.

- 조사된 포장 파손은 시공미흡, 다짐미흡, 차량운하중 등에 의한 손상으로 판단되며, 내구성 및 주행 차량의 안전성 확보를 위해 단면보수를 실시하는 것이 요구된다.

자. 배수시설

1) 부재의 개요

- 단포교는 교량의 횡단구배 특성에 따라 교량의 좌측에 배수시설이 설치되어 있다.



【사진 37.3.21】 배수시설 전경

2) 현장조사 결과

- 배수시설에 대한 현장조사 결과, 배수구 막힘이 신규 조사되었다.

【표 37.3.22】 배수시설 외관조사 결과

구분	배수구 막힘 (개소/개소)	
S1	—	—
S2	2.00	2
S3	—	—
S4	4.00	4
합계	6.00	6

			
손상현황	• 배수시설 상태양호	손상현황	• 배수시설 상태양호
원 인	• -	원 인	• -
조치방안	• -	조치방안	• -

【사진 37.3.22】 배수시설 전경

3) 기 점검 결과 비교

- 배수시설은 기 손상이 없는 양호한 상태였으나, 금회 점검시 배수구막힘이 신규 조사되었다.

【표 37.3.23】 배수시설 기 점검 결과 비교

구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
배수시설	배수구 막힘	EA	-	-	6.00	6	▲ 6.00	신규손상

4) 검토의견

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

차. 방호벽

1) 부재의 개요

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



【사진 37.3.23】 방호벽 및 중앙분리대 전경

2) 현장조사 결과

- 방호벽에 대한 현장조사 결과, 기존 손상인 균열부 백태와 신규손상으로 방호벽 박락이 조사되었다.

【표 37.3.24】 방호벽 및 중앙분리대 외관조사 결과

구분	균열부 백태 (㎡/개소)		방호벽 박락	
S1	4.60	23	—	—
S2	4.60	23	—	—
S3	3.60	18	0.06	1
S4	3.60	18	—	—
합계	16.40	82	0.06	1

			
손상현황	• S1 균열부 백태(0.2×1.0)	손상현황	• S1 중분대 균열부 백태(0.2×1.0)
원 인	• 외부 우수유입	원 인	• 외부 우수유입
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 표면처리
			
손상현황	• S2 균열부 백태(0.2×1.0)	손상현황	• S3 균열부 백태(0.2×1.0)
원 인	• 외부 우수유입	원 인	• 외부 우수유입
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 표면처리
			
손상현황	• S3 중분대 균열부 백태(0.2×1.0)	손상현황	• S4 균열부 백태(0.2×1.0)
원 인	• 외부 우수유입	원 인	• 외부 우수유입
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 표면처리

【사진 37.3.24】 방호벽 및 중앙분리대 손상현황

3) 기 점검 결과 비교

- 방호벽은 기 손상인 균열부 백태의 진전은 없는 것으로 확인되었고, 방호벽 박락이 신규 발견되었다.

【표 37.3.25】 방호벽 및 중분대 기 점검 결과 비교

구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)		비고
			물량	개소	물량	개소			
방호벽	균열부 백태	m ²	17.40	90	16.40	82	▼	1.00	일부보수
	방호벽 박락	m ²	—	—	0.06	1	▲	0.06	신규손상

4) 검토의견

- 방호벽에 발생한 균열부 백태, 방호벽 박락은 초기 건조수축, 공용기간 증가, 우수유입 등에 의한 손상으로 내구성확보를 위한 표면보수를 실시하여야 할 것으로 판단된다.

카. 교량 점검시설

1) 부재의 개요

- 단포교의 점검통로는 없는 것으로 확인되었고, 점검계단도 확인되지 않았다.

타. 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 추락방지시설, 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 37.3.28】 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 단포교는 하부로 고촌천을 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 37.3.28】 교량의 공중이용시설 10대 위험요소 손상현황

37.3.3 영천방향 외관조사 결과

가. 바닥판 하면

1) 부재의 개요

- 단포교는 총 4경간으로 이루어져 있으며, 연장은 L=180.0m 폭 24.5m로 바닥판은 철근콘크리트로 시공되어 있다..
- 바닥판하면에 대한 현장조사는 점검차를 이용한 근접조사를 실시하였다.



【사진 37.3.25】 바닥판하면 전경

2) 현장조사 결과

- 바닥판 하면의 외관조사 결과, 박락이 신규 발견되었다.

【표 37.3.26】 바닥판하면 현장조사 결과

구분	박락 (㎡/개소)	
S1	0.60	1
S2	—	—
S3	—	—
S4	—	—
합계	0.60	1

			
손상현황	• S1 박락	손상현황	• 바닥판하면 상태양호
원 인	• 시공미흡, 외부충격 등	원 인	• -
조치방안	• 단면보수	조치방안	• -

【사진 37.3.26】 바닥판하면 손상현황

3) 기 점검 결과 비교

- 기 손상이 없는 양호한 상태이며, 금회 신규 손상은 박락이 확인되었다.

【표 37.3.27】 바닥판하면 기 점검 결과 비교

구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
바닥판하면	박락	m ²	-	-	0.60	1	▲ 0.60	신규손상

4) 검토의견

- 바닥판하면에 발생한 박락은 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 점검차를 이용하여 외관조사를 실시하였다



거더 전경

【사진 37.3.27】 거더 전경

2) 현장조사 결과

- 바닥판 하면의 외관조사 결과, 안전성에 영향을 미칠만한 손상이 없는 양호한 상태로 확인되었다.

【표 37.3.28】 거더 외관조사 결과

구분	상태 양호	
S1	—	—
S2	—	—
S3	—	—
S4	—	—
합계	—	—

			
손상현황	• S1-G5 파손(0.1×0.1)-보수완료	손상현황	• S2 전경
원 인	• -	원 인	• -
조치방안	• -	조치방안	• -

【사진 37.3.28】 거더 손상현황

3) 기 점검 결과 비교

- 거더는 기 손상은 보수되었고, 조사결과 추가 손상은 없었다.

【표 37.3.29】 거더 기 점검 결과 비교

구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
거더	파손	m ²	0.01	1	-	-	▼ 0.01	보수완료

4) 검토의견

- 거더의 외관조사 결과, 현재 손상이 없는 양호한 상태이며, 주기적인 점검을 통한 손상의 발생 여부 확인 등의 유지관리가 요구된다.

다. 가로보(2차부재)

1) 부재의 개요

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



【사진 37.3.29】 가로보 전경

2) 현장조사 결과

- 가로보에 대한 현장조사 결과, 박리 및 박락, 철근노출 손상이 확인되었다.

【표 37.3.30】 가로보 현장조사 결과

구분	충분리 (㎡/개소)		박락 (㎡/개소)		박락 및 철근노출 (㎡/개소)	
S1	—	—	0.06	1	0.24	4
S2	—	—	—	—	—	—
S3	0.12	3	—	—	—	—
S4	—	—	—	—	—	—
합계	0.12	3	0.06	1	0.24	4

	
손상현황 원 인 조치방안	손상현황 원 인 조치방안
• S1 G3~4 박락및철근노출(0.2×0.3) • 시공미흡, 피복부족 등 • 단면보수+방청	• S1 G3~4 박락및철근노출(0.2×0.3) • 시공미흡, 피복부족 등 • 단면보수+방청
	
손상현황 원 인 조치방안	손상현황 원 인 조치방안
• S1 G1~2 박락(0.2×0.3) • 시공미흡, 피복부족 등 • 단면보수	• S1 G4~5 박락및철근노출(0.2×0.3) • 시공미흡, 피복부족 등 • 단면보수+방청

【사진 37.3.30】 가로보 손상현황

3) 기 점검 결과 비교

- 가로보는 기 손상인 층분리, 박락, 박락 및 철근노출 등의 단면손상이 발생하였고, 손상의 진전은 없는 것으로 조사되었다. 금회 신규 손상은 확인되지 않았다.

【표 37.3.31】 가로보 기 점검 결과 비교

구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
가로보	층분리	m ²	0.12	3	0.12	3	— —	변동없음
	박락	m ²	0.06	1	0.06	1	— —	변동없음
	박락 및 철근노출	m ²	0.24	4	0.24	4	— —	변동없음

4) 검토의견

- 가로보에 발생한 층분리 및 박락, 철근노출 손상의 경우 바닥판과 가로보의 경계면에 발생되었으며, 시공미흡에 의한 손상으로 추정된다. 기 손상부의 경우 손상의 진전 방지 및 구조물의 내구성 증진을 위한 단면보수 등의 조치가 요망된다.

라. 교대

1) 부재의 개요

- 단포교 교대는 역T형으로 시공되어있으며, 기초는 말뚝기초로 시공되어있다. 교대에 대한 외관조사는 도보를 이용한 근접조사를 실시하였다.



【사진 37.3.31】 교대 전경

2) 현장조사 결과

- 교대 A1, A2에 대한 외관조사 결과 균열(폭0.3mm미만), 조인트부 층분리, 누수흔적 등의 손상이 발생한 것으로 조사되었다.

【표 37.3.32】 교대 외관조사 결과

구분	균열 0.3mm미만 (m/개소)		보수부 재균열 0.3mm미만 (m/개소)		조인트부 층분리 (㎡/개소)		누수흔적 (㎡/개소)	
A1	3.0	1	—	—	—	—	—	—
A2	—	—	2.0	1	0.10	1	22.0	3
합계	3.0	1	2.0	1	0.10	1	22.0	3

			
손상현황	• A1 균열(0.2mm/3.0)	손상현황	• A1 균열(0.2mm/3.0)
원 인	• 건조수축, 공용중 열화 등	원 인	• 건조수축, 공용중 열화 등
조치방안	• 표면보수	조치방안	• 표면보수
			
손상현황	• A2 층분리(0.1×1.0)	손상현황	• A2 누수흔적 (3.5×4.0)
원 인	• 시공미흡, 공용중 열화 등	원 인	• 외부 우수유입
조치방안	• 단면보수	조치방안	• 표면처리
			
손상현황	• A2 누수흔적(1.0×4.0)	손상현황	• A2 균열 (0.2/2.0)
원 인	• 외부 우수유입	원 인	• 건조수축, 공용중 열화 등
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 표면보수

【사진 37.3.32】 교대 손상현황

3) 기 점검 결과 비교

- 기 손상인 균열(폭0.3mm미만), 층분리, 누수흔적, 보수부 재균열의 경우, 진전은 미미한 상태이며, 금회 신규 손상은 확인되지 않았다.

【표 37.3.33】 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	3.00	1	3.00	1	— —	변동없음
	보수부 재균열	m	2.00	1	2.00	1	— —	변동없음
	층분리	m ²	0.10	1	0.10	1	— —	변동없음
	누수흔적	m ²	22.00	3	22.00	3	— —	변동없음

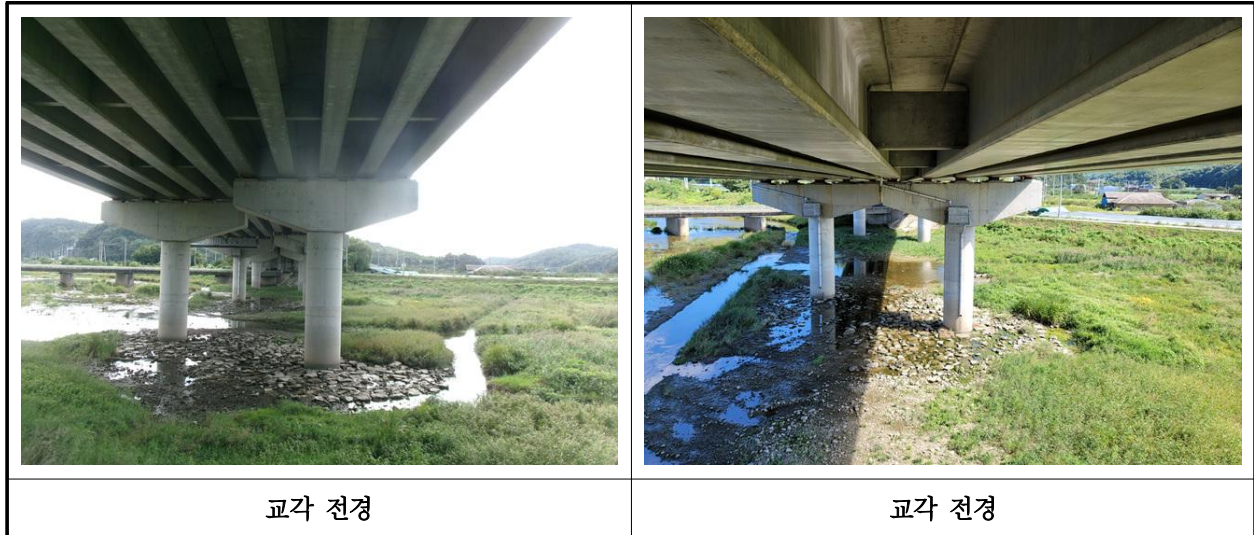
4) 검토의견

- 교대에 발생한 균열 및 재균열은 폭 0.3mm미만의 경미한 표면균열로, 건조수축 및 온도변화에 의한 손상으로 추정된다. 기 발생한 손상부의 경우 손상의 진전 방지를 위한 표면보수 등의 조치가 필요할 것으로 판단된다. 조인트부 들뜸의 경우 구조물의 안전성에는 영향을 미치는 상태는 아니나 내구성 확보를 위해 단면보수가 필요하다. 누수흔적의 경우 신축이음 하부에 유입된 우수로 인한 손상으로 손상부는 주기적인 점검을 통한 손상의 진전여부 확인 후 진전시 신축이음과 연계한 보수 등의 유지관리가 요구된다.

마. 교각

1) 부재의 개요

- 단포교의 교각은 T형교각 3기로 구성되어 있으며, 교각에 대한 외관조사는 도보조사, 굴절차를 이용한 근접조사를 실시하였다. 금회 교각 하부 수중조사를 실시 하였다.



【사진 37.3.33】 교각 전경

2) 현장조사 결과

- 교각에 대한 현장조사 결과 균열(폭0.3mm미만), 균열부 백태, 누수흔적 등이 조사되었다. 굽힘과 망상균열, 백태가 추가로 조사되었다.

【표 37.3.34】 교각 외관조사 결과

구분	균열 0.3mm미만 (m/개소)		균열부 백태 (㎡/개소)		굽힘 (m/개소)		누수흔적 (㎡/개소)		망상균열 (㎡/개소)		백태 (㎡/개소)	
P1	4.52	13	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
P2	—	—	0.20	1	—	—	1.00	1	—	—	—	—
P3	4.50	9	—	—	0.02	1	—	—	16.00	1	0.51	11
합계	9.02	22	0.20	1	0.02	1	1.00	1	16.00	1	0.51	11

			
손상현황	• P1 코핑부 균열(0.2mm/0.5)	손상현황	• P1 코핑부 균열(0.2mm/0.5)
원 인	• 초기 건조수축 등	원 인	• 초기 건조수축 등
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 표면처리
			
손상현황	• P2 균열부 백태(0.2m×1.0m)	손상현황	• P2 균열부 백태(0.2m×1.0m)
원 인	• 외부 우수유입	원 인	• 외부 우수유입
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 표면처리
			
손상현황	• P2 코핑부 누수흔적(2.0×2.0)	손상현황	• P3 코핑부 균열(0.2mm/0.5m)
원 인	• 외부 우수유입	원 인	• 초기 건조수축 등
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 표면처리

【사진 37.3.34】 교각 손상현황

3) 기 점검 결과 비교

- 기 손상인 폭 0.3mm미만 균열,균열부 백태, 누수흔적의 진전은 미미한 상태이며, 금회 정밀 조사로 인한 굽힘,망상균열,백태가 신규 확인되었다.

【표 37.3.35】 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	11.00	22	9.02	22	▼ 1.88	일부보수
	굽힘	m ²	—	—	0.02	1	▲ 0.02	신규손상
	균열부 백태	m ²	0.20	1	0.20	1	— —	변동없음
	망상균열	m ²	—	—	16.00	1	▲ 16.00	신규손상
	누수흔적	m ²	1.00	1	1.00	1	— —	변동없음
	백태	m	—	—	0.51	11	▲ 0.51	신규손상

4) 검토의견

- 교각 코핑부에 발생한 균열,망상균열은 건조수축, 온도변화 등의 복합적인 원인에 의한 비구조적인 미세균열로서 표면보수를 실시하여 내구성을 확보하는 것이 바람직할 것으로 판단된다. 금회 조사된 균열부 백태, 누수흔적의 경우 외부 우수유입에 의한 손상으로 부재의 내구성 확보 차원의 표면처리 등의 유지관리가 요구된다.
- 조사된 누수흔적은 신축이음을 통한 우수유입으로 인한 손상으로, 손상부는 주기적인 점검을 통한 손상의 진전여부 확인 후 진전시 신축이음과 연계한 보수, 표면처리 등의 유지관리가 요구된다.

바. 기초

1) 부재의 개요

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

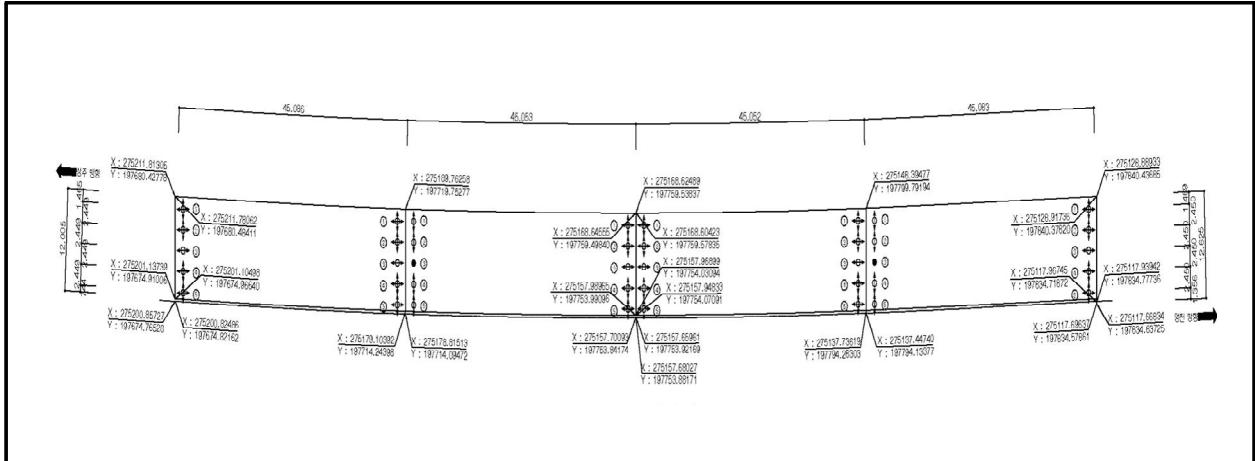
교대 A1 기초 전경	교대 A2 기초 전경
교각 P1 기초 전경	교각 P2 기초 전경
교각 P3 기초 전경	교각 P3 기초 전경

【사진 20.3.39】 기초 전경

바. 교량받침

1) 부재의 개요

- 단포교의 받침은 먼진받침(FPB,LRB)으로 총 40기가 설치되어 있으며, 받침장치의 순번은 한국도로공사 집중점검세부시행 방법에 따라 번호를 부여하여 현장조사를 수행하였다.



【그림 37.3.2】 교량받침 배치도



양방향 가동단 받침 전경

일방향 가동단 받침 전경

고정단 받침 전경

【사진 37.3.35】 교량받침 전경

2) 현장조사 결과

- 현장조사 결과, 무수축물탈 균열과 받침콘크리트 망상균열, 플레이트 부식, 스토퍼 간섭, 재료분리 등이 조사되었다.

【표 37.3.36】 교량받침 외관조사 결과

구분	무수축물탈 균열 (0.3mm미만) (m/개소)		무수축물탈 망상균열 (0.3mm미만) (m/개소)		무수축물탈 박락 (m²/개소)		받침콘크리트 망상균열 (m²/개소)		받침콘크리트 재료분리 (m²/개소)		플레이트 부식 (EA/개소)		스토퍼 간섭 (EA/개소)	
A1	0.80	4	—	—	0.01	1	—	—	—	—	—	—	—	—
P1	0.20	1	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
P2	2.20	11	—	—	—	—	—	—	—	—	4.00	4	1	1
P3	0.60	3	—	—	—	—	0.25	1	0.05	1	—	—	—	—
A2	—	—	0.03	1	—	—	—	—	—	—	5.00	5	—	—
합계	3.80	19	0.03	1	0.01	1	0.25	1	0.05	1	9.00	9	1	1

			
손상현황	• A1-Sh2 몰탈 박락(0.1×0.1)	손상현황	• A2-Sh1 몰탈 망상균열(0.1mm/0.3)
원 인	• 외부 충격	원 인	• 건조수축, 다짐미흡 등
조치방안	• 단면보수	조치방안	• 표면처리
			
손상현황	• A2-Sh5 플레이트 부식	손상현황	• P2-Sh4 몰탈균열(0.1mm/0.2)
원 인	• 외부 우수유입	원 인	• 건조수축, 다짐미흡 등
조치방안	• 재도장	조치방안	• 표면처리
			
손상현황	• P3-Sh1 망상균열(0.5mm/0.5)	손상현황	• P2-Sh3 스톱퍼 간섭
원 인	• 건조수축, 다짐미흡 등	원 인	• 시공미흡
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 주의관찰

【사진 37.3.36】 교량받침 손상현황

			
손상현황	• P2-Sh2 재료분리 (0.1mm/0.5)	손상현황	• A2-Sh2 플레이트 부식
원 인	• 다짐미흡, 거푸집 조기탈영 등	원 인	• 외부 우수유입
조치방안	• 단면보수	조치방안	• 재도장
			
손상현황	• A2-Sh3 플레이트 부식	손상현황	• P3-Sh5 균열 (0.2mm/0.2)
원 인	• 외부 우수유입	원 인	• 건조수축, 다짐미흡 등
조치방안	• 재도장	조치방안	• 표면처리
			
손상현황	• P3-Sh3 균열	손상현황	• P3-Sh5 균열
원 인	• 건조수축, 다짐미흡 등	원 인	• 다짐미흡, 거푸집 조기탈영 등
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 단면보수

【사진 37.3.36】 교량받침 손상현황(계속)

3) 기 점검 결과 비교

- 기 점검 비교시 기 손상의 진전은 없는 것으로 확인되었고, 일부 구간에서 무수축물탈 망상균열이 신규 조사되었다.

【표 37.3.37】 교량받침 기 점검 결과 비교

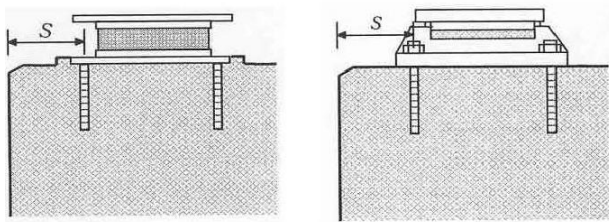
구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)		비고
			물량	개소	물량	개소			
교량 받침	무수축물탈 균열 (0.3mm미만)	m	3.80	19	3.80	19	▲	0.80	변동없음
	무수축물탈 박락	m ²	0.01	1	0.01	1	—	—	변동없음
	무수축물탈 망상균열	m	—	—	0.03	1		0.03	신규손상
	받침콘크리트 망상균열	m ²	0.25	1	0.25	1	—	—	변동없음
	받침콘크리트 재료분리	m ²	0.05	1	0.05	1	—	—	변동없음
	플레이트 부식	EA	9.00	9	9.00	9	—	—	변동없음
	스토퍼 간섭	EA	1.00	1	1.00	1	—	—	변동없음

4) 검토의견

- 무수축물탈 및 받침콘크리트에서 발생한 균열 및 망상균열은 폭 0.1~0.2mm의 미세균열로 건조수축 및 온도변화에 의한 손상으로 추정되며 표면보수 등의 조치가 요망된다. 무수축물탈 박락, 재료분리의 경우 시공미흡에 의한 손상으로 추정되며, 손상의 진전 방지 및 받침의 원활한 거동을 위한 단면보수 등의 조치가 요망된다.
- 교량받침의 일부구간 발생한 스토퍼 간섭의 경우 받침의 횡방향 거동에 의한 손상으로 추정되며, 현재 스토퍼 간섭으로 인한 주변부재 2차손상은 발생되지 않은 상태이다. 기 손상부에 대해서는 주의관찰 후 손상의 진전 또는 주변부재 손상 발생시 프리셋팅 등의 조치를 취하는 것이 바람직 할 것으로 판단된다. 플레이트 부식의 경우 외부 우수유입에 의한 손상으로 재도장 등의 조치가 필요하다.

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) 고정받침

(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 37.3.2】 도로교설계기준 연단거리 산출방법



받침장치 연단거리 측정

받침장치 연단거리 측정

【사진 37.3.37】 교량받침장치 연단거리측정

① 연단거리 산출

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

【표 37.3.38】연단거리 측정 결과

구 분		계산 연단거리 (mm)	실측 연단거리(mm)					검토 결과
			Sh1	Sh2	Sh3	Sh4	Sh5	
			Sh6	Sh7	Sh8	Sh9	Sh10	
A1		425	550	550	570	570	570	O.K
P1	A1측	425	540	540	540	540	550	O.K
	A2측	425	620	620	620	620	600	O.K
P2	A1측	425	550	555	550	555	555	O.K
	A2측	425	510	500	500	500	500	O.K
P3	A1측	425	560	540	540	540	540	O.K
	A2측	425	610	620	510	625	630	O.K
A2		425	650	620	625	620	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 37.3.38】 교량받침 이동량 측정

① 설계기준온도(−5℃ ~ 35℃(보통지방))에 따른 여유량 검토

【표 37.3.39】 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		25	15	0.00001	45.0	11.3	6.8	
P1		고 정 단						
P2	A1측	25	15	0.00001	45.0	11.3	6.8	
	A2측	25	15	0.00001	45.0	11.3	6.8	
P3		고 정 단						
A2		25	15	0.00001	45.0	11.3	6.8	
1) 조사당시 온도 : 20.0℃(조사일 : 2025년 9월 23일, 평균온도, 영천) 2) 검토온도 : −5℃ ~ 35℃(보통지방)								

【표 37.3.40】교량받침 이동량(설계기준 온도) 검토결과

위치		이동량	측정 가동여유량		계산 가동 이동량		허용변위 (mm)	
			수축	신장	최대수축	최대신장		
A1	SH1	-10	66	86	11.3	6.8	±76	
	SH2	-10	66	86			±76	
	SH3	-10	66	86			±76	
	SH4	-10	66	86			±76	
	SH5	-10	66	86			±76	
P1		고 정 단						
P2	A1측	SH1	-10	40	60	11.3	6.8	±50
		SH2	-10	40	60			±50
		SH3	-10	40	60			±50
		SH4	-10	40	60			±50
		SH5	-10	40	60			±50
	A2측	SH6	-10	40	60	11.3	6.8	±50
		SH7	-10	40	60			±50
		SH8	-10	40	60			±50
		SH9	-10	40	60			±50
		SH10	-10	40	60			±50
P3		고 정 단						
A2	SH1	-5	71	81	11.3	6.8	±76	
	SH2	-5	71	81			±76	
	SH3	-5	71	81			±76	
	SH4	-5	71	81			±76	
	SH5	-5	71	81			±76	
주) 판정 : 최대 받침 이동량 ≤ 실측 받침 가동여유량 ⇒ O.K								

② 교량받침 이동량 검토의견

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

사. 신축이음장치

1) 부재의 개요

- 본 교량의 신축이음장치는 A1, A2의 경우 모노셀 조인트, P2는 핑거 조인트로 시공된 상태이다. 점검차 조사를 위한 부분 통제시 도보를 통해 근접조사를 실시하였다.



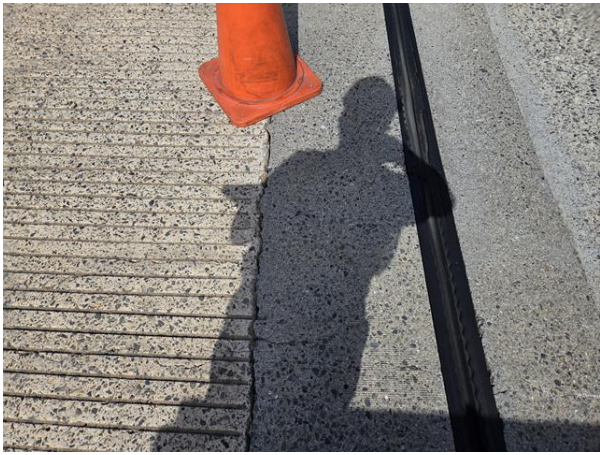
【사진 37.3.39】 신축이음장치 전경

2) 현장조사 결과

- 신축이음 현장조사 결과 후타재 균열(0.3mm미만), 본체 고무재 손상, 차수판 볼트 탈락, 본체 이물질퇴적 등이 조사되었다.신규로 하부누수와 후타재 파손이 추가 조사되었다.

【표 37.3.41】 신축이음장치 외관조사 결과

구분	후타재 균열 (m/개소)		본체 고무재 파손 (EA/개소)		하부누수 (m/개소)		차수판 볼트탈락 (EA/개소)		이물질퇴적 (m/개소)		후타재 파손 (㎡/개소)	
A1 (EXP J1)	9.00	30	3.00	3	—	—	1.00	1	—	—	0.02	1
P2 (EXP J2)	3.00	10	—	—	—	—	3.00	3	2.00	1	—	—
A2 (EXP J3)	7.20	24	3.00	3	4.00	4	—	—	—	—	—	—
합계	19.20	64	6.00	6	4.00	4	4.00	4	2.00	1	0.02	1

			
손상현황	• A1 본체 고무재 파손	손상현황	• A1 본체 고무재 파손
원 인	• 공용중 열화	원 인	• 공용중 열화
조치방안	• 정비	조치방안	• 정비
			
손상현황	• A1 후타재 균열(0.2mm)	손상현황	• A2 후타재 균열(0.2mm)
원 인	• 중차량, 공용중 열화 등	원 인	• 중차량, 공용중 열화 등
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 표면처리
			
손상현황	• P2 유간 토사퇴적	손상현황	• P2 후타재 균열(0.2mm)
원 인	• 공용중 열화 등	원 인	• 중차량, 공용중 열화 등
조치방안	• 청소	조치방안	• 표면처리

【사진 37.3.40】 신축이음장치 손상현황

			
손상현황	• P2 차수판 앵커탈락	손상현황	• A2 차수판 앵커탈락
원 인	• 공용중 열화	원 인	• 공용중 열화
조치방안	• 정비	조치방안	• 정비

【사진 37.3.40】 신축이음장치 손상현황(계속)

3) 기 점검 결과 비교

- 신축이음 현장조사 결과, 기 손상의 진전은 미미한 상태로 확인되었고, 금회 정밀조사로 인한 본체 후타재 파손,하부누수가 신규 확인되었다.

【표 37.3.42】 신축이음 기 점검 결과 비교

구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
신축이음	후타재 균열	m	19.20	64	19.20	64	— —	변동없음
	후타재 파손	m²	—	—	0.02	1	▲ 0.02	신규손상
	본체 고무재 파손	EA	5.00	5	6.00	6	▲ 1.00	신규손상
	차수판 볼트탈락	m²	6.00	6	4.00	4	▲ 2.00	변동없음
	본체 이물질퇴적	m	2.00	1	2.00	1	— —	변동없음
	하부누수	m	—	—	4.00	4	▲ 4.00	신규손상

4) 검토의견

- 신축이음에 발생한 후타재 균열, 본체 고무재손상은 차량 통행하중 및 충격, 콘크리트 열화 등으로 인한 손상으로 판단되며, 표면처리, 장기적으로 신축이음 교체 등을 실시하는 등 유지관리가 필요하다. 공용시 본체에서는 차량통행으로 인한 분산먼지, 우수에 의한 갯길측 체수 등에 의한 이물질퇴적이 확인되었고, 주기적인 정비를 통한 유지관리가 필요하다. 차수판 볼트 탈락은 교체 등의 정비를 요한다.

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 가동량 산정 - 조사일 : 2025. 9. 23. 기온 적용: 20.0℃(일평균) ΔT(신장시) : 35℃-20.0℃ = 15.0℃ ΔT(수축시) : -5℃-(20.0℃) = 25.0℃ 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>선팡창계수 α (/℃)</th></tr><tr><td rowspan="3">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>RC, PSC교</td><td>-5~+35</td><td>-15~+35</td><td>1.0×10^{-5}</td></tr></table>				교량형식		보통지방	한랭지방	선팡창계수 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	선팡창계수 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}																		
소요 신축량																						

【사진 37.3.41】 신축이음 유간 측정방법

【표 37.3.43】 신축이음 신축이동량 산정

구 분	온도변화 (ΔT , ℃)		선팡창 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	25.0	15.0	0.00001	45	11.3	6.8	46.0	95.0	132.0	
P2	25.0	15.0	0.00001	90	22.5	13.5	55.0	104.0	244.0	
A2	25.0	15.0	0.00001	45	11.3	6.8	49.0	95.0	109.0	
1) 조사당시 온도 : 20.0℃(조사일 : 2025년 9월 23일, 평균온도, 영천) 2) 검토온도 : -5℃ ~ 35℃(보통지방)										

【표 37.3.44】 신축이음장치 및 바닥판 단부 가동여유량 검토결과

구 분		계산 이동량(mm)		점검당시 실측유간 (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	11.3	6.8	46.0	75	17.8	39.3	OK	OK
	바닥판	11.3	6.8	95.0	-	-	88.3	-	OK
	거더	11.3	6.8	132.0	-	-	125.3	-	OK
P3	신축이음	22.5	13.5	55.0	120	42.5	41.5	OK	OK
	바닥판	22.5	13.5	104.0	-	-	90.5	-	OK
	거더	22.5	13.5	244.0	-	-	230.5	-	OK
P6	신축이음	11.3	6.8	49.0	120	59.8	42.3	OK	OK
	바닥판	11.3	6.8	95.0	-	-	88.3	-	OK
	거더	11.3	6.8	109.0	-	-	102.3	-	OK
주) 판정 : $0.0\text{mm} \leq \text{신축 여유량} \leq \text{허용량} \Rightarrow \text{O.K}$									

6) 신축거동상태 검토의견

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

아. 교면포장

1) 부재의 개요

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



【사진 37.3.42】 교면포장 전경

2) 현장조사 결과

- 현장조사 결과 본선 콘크리트 포장면 전구간과 A2측 접속도로구간에서 콘크리트 포장 망상균열이 조사되었다.

【표 37.3.45】 교면포장 외관조사 결과

구분	포장 망상균열 (m²/개소)		접속부 앵커탈락		접속부 포장 마모 및 망상균열	
S1	225.0	1	—	—	80.00	1
S2	225.0	1	—	—	—	—
S3	225.0	1	—	—	—	—
S4	225.0	1	2.00	2	—	—
합계	900.0	4	2.00	2	80.0	1

			
손상현황	• S1 포장 망상균열(45.0×5.0)	손상현황	• S4 포장 망상균열(45.0×5.0)
원 인	• 중차량 통행, 공용중 열화 등	원 인	• 중차량 통행, 공용중 열화 등
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 표면처리

【사진 37.3.43】 교면포장 손상현황

3) 기 점검 결과 비교

- 기 손상인 본선 포장부 망상균열의 진전은 미미한 상태이며, 금회 신규 손상은 확인되지 않았다.

【표 37.3.46】 교면포장 기 점검 결과 비교

구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)		비고
			물량	개소	물량	개소			
교면포장	망상균열	m ²	1,000.0	5	900.0	4	▼	100.0	일부보수
	접속부 앵커탈락	EA	—	—	2.00	2	▲	2.00	신규손상
	접속부 포장 마모 및 망상균열	m ²	—	—	80.0	1	▲	80.0	신규손상

4) 검토의견

- 교면포장에 발생한 망상균열은 건조수축, 중차량 반복통행, 공용기간 증가 등의 복합적인 원인으로 인한 손상으로 판단되며, 손상의 진전 방지 및 차량의 주행성 확보를 위한 재포장 등의 조치가 요망된다.

자. 배수시설

1) 부재의 개요

- 단포교는 교량의 횡단구배 특성에 따라 교량의 좌측에 배수시설이 설치되어 있다.



【사진 37.3.44】 배수시설 전경

2) 현장조사 결과

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

【표 37.3.47】 배수시설 외관조사 결과

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

			
손상현황	• 배수시설 상태양호	손상현황	• 배수시설 상태양호
원 인	• -	원 인	• -
조치방안	• -	조치방안	• -

【사진 37.3.45】 배수시설 전경

3) 기 점검 결과 비교

- 배수시설은 기 손상이 없는 양호한 상태이며, 금회 신규 손상은 확인되지 않았다.

【표 37.3.48】 배수시설 기 점검 결과 비교

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

4) 검토의견

- 배수구 및 배수관의 경우 현재 손상이 없는 양호한 상태로, 배수시설의 경우 구조물의 원활한 배수기능 확보를 위한 주기적인 정비가 필요할 것으로 판단된다.

차. 방호벽

1) 부재의 개요

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



【사진 37.3.46】 방호벽 및 중앙분리대 전경

2) 현장조사 결과

- 방호벽에 대한 현장조사 결과, 기존 손상인 균열부 백태 등이 조사되었다.

【표 37.3.49】 방호벽 및 중앙분리대 외관조사 결과

구분	균열부 백태 (㎡/개소)	
S1	4.00	20
S2	4.40	22
S3	6.00	30
S4	5.40	27
합계	19.80	99

			
손상현황	• S2 균열부 백태 (0.2m×1.0m)	손상현황	• S3 균열부 백태 (0.2m×1.0m)
원 인	• 외부 우수유입	원 인	• 외부 우수유입
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 표면처리

【사진 37.3.47】 방호벽 및 중앙분리대 손상현황

3) 기 점검 결과 비교

- 방호벽은 기 손상인 균열부 백태의 진전은 없는 것으로 확인되었고, 금회 신규 손상은 확인되지 않았다.

【표 37.3.50】 방호벽 및 중분대 기 점검 결과 비교

구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
방호벽	균열부 백태	m ²	19.80	99	19.80	99	- -	변동없음

4) 검토의견

- 방호벽에 발생한 균열부 백태는 초기 건조수축, 공용기간 증가, 우수유입 등에 의한 손상으로 내구성확보를 위한 표면보수를 실시하여야 할 것으로 판단된다.

카. 교량 점검시설

1) 부재의 개요

- 단포교의 점검통로는 없는 것으로 확인되었고, 점검계단도 확인되지 않았다.

타. 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 추락방지시설, 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 37.3.51】 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 단포교는 하부로 고촌천을 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 37.3.49】 교량의 공중이용시설 10대 위험요소 손상현황

37.3.4 외관조사 총괄표

【표 37.3.51】 상주방향 손상내용 총괄표

구분	손상 내용	단위	물량	개소	비고
바닥판하면	균열 0.3mm미만	m	2.50	5	
	충분리	m ²	0.10	1	
거더	박락	m ²	0.15	1	
가로보	박락 및 철근노출	m ²	0.06	1	
교대	균열(폭 0.3mm미만)	m	6.00	3	
	균열(폭 0.3mm이상)	m	2.00	1	
	백태	m ²	0.03	1	
	누수흔적	m ²	10.10	7	
	충분리	m ²	1.80	1	
	폐자재 적치	EA	1.00	1	
교각	균열 0.3mm미만	m ²	3.50	7	
	폐콘크리트 퇴적	m ²	1.00	1	
	망상균열	m ²	43.00	4	
	표면 오염	m ²	4.00	1	
교량 받침	무수축물탈 균열(0.3mm미만)	m	6.60	31	
	플레이트 부식	EA	10.00	1	
	받침콘크리트 재료분리	m ²	0.14	4	
	무수축물탈 망상균열	m	0.06	2	
신축이음	후타재 균열	m	28.50	95	
	후타재 박락	m ²	0.70	1	
	후타재 표면불량	m ²	1.80	1	
	후타재 파손	m ²	0.01	1	
	차수판 볼트, 앵커탈락	EA	4.00	4	
	본체고무재 손상	EA	15.0	2	
교면포장	망상균열	m ²	1,440.0	4	
	포장 파손	m ²	3.80	6	
배수시설	배수구 막힘	EA	6.00	6	
방호벽	균열부 백태	m ²	16.40	82	
	방호벽 박락	m ²	0.06	1	

【표 37.3.52】영천방향 손상내용 총괄표

구분	손상 내용	단위	물량	개소	비고
바닥판하면	박락	m ²	0.60	1	
거더	상태양호	—	—	—	
가로보	충분리	m ²	0.12	3	
	박락	m ²	0.06	1	
	박락 및 철근노출	m ²	0.24	4	
교대	균열 (0.3mm미만)	m	3.00	1	
	보수부 재균열	m	2.00	1	
	충분리	m ²	0.10	1	
	누수흔적	m ²	22.00	3	
교각	균열 (0.3mm미만)	m	9.02	22	
	긁힘	m ²	0.02	1	
	균열부 백태	m ²	0.20	1	
	망상균열	m ²	16.00	1	
	누수흔적	m ²	1.00	1	
	백태	m	0.51	11	
교량 받침	무수축물탈 균열 (0.3mm미만)	m	3.80	19	
	무수축물탈 박락	m ²	0.01	1	
	무수축물탈 망상균열	m	0.03	1	
	받침콘크리트 망상균열	m ²	0.25	1	
	받침콘크리트 재료분리	m ²	0.05	1	
	플레이트 부식	EA	9.00	9	
	스토퍼 간섭	EA	1.00	1	
신축이음	후타재 균열	m	19.20	64	
	후타재 파손	m ²	0.02	1	
	본체 고무재 파손	EA	6.00	6	
	차수판 볼트탈락	m ²	4.00	4	
	본체 이물질퇴적	m	2.00	1	
	하부누수	m	4.00	4	
교면포장	망상균열	m ²	900.0	4	
	접속부 앵커탈락	EA	2.00	2	
	접속부 포장 마모 및 망상균열	m ²	80.0	1	
배수시설	상태양호	—	—	—	
방호벽	균열부 백태	m ²	19.80	99	

37.3.5 전회차 손상물량 비교

【표 37.3.53】 상주방향 손상물량 비교표

구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
바닥판	균열 0.3mm미만	m	2.50	5	2.50	5	— —	변동없음
	박락	m ²	0.06	1	—	—	▼ 0.06	보수완료
	층분리	m ²	—	—	0.10	1	0.10	신규손상
거더	박락	m ²	0.15	1	0.15	1	— —	변동없음
가로보	박락 및 철근노출	m ²	0.06	1	0.06	1	— —	변동없음
교대	균열(폭 0.3mm미만)	m	5.0	2	6.0	3	▲ 1.0	신규손상
	균열(폭 0.3mm이상)	m	2.00	1	2.00	1	— —	변동없음
	백태	m ²	0.03	1	0.03	1	— —	변동없음
	누수흔적	m ²	—	—	10.10	7	▲ 10.10	신규손상
	층분리	m ²	1.80	1	1.80	1	— —	변동없음
	폐자재 적치	EA	—	—	1.00	1	▲ 1	신규손상
교각	균열 0.3mm미만	m ²	6.50	13	3.50	7	▼ 2.50	일부보수
	페콘크리트 퇴적	m ²	1.00	1	1.00	1	— —	변동없음
	망상균열	m ²	20.00	1	43.00	4	▲ 20.00	신규손상
	표면 오염	m ²	—	—	4.00	1	▲	신규손상
교량 받침	무수축물탈 균열(0.3mm미만)	m	6.60	31	6.60	31	— —	변동없음
	플레이트 부식	EA	9.00	9	10.00	1	▲ 1.00	신규손상
	받침콘크리트 재료분리	m ²	0.14	4	0.14	4	— —	변동없음
	무수축물탈 망상균열	m	0.06	2	0.06	2	— —	변동없음
신축이음	후타재 균열	m	28.50	95	28.50	95	— —	변동없음
	후타재 박락	m ²	0.70	1	0.70	1	— —	변동없음
	후타재 표면불량	m ²	1.80	1	1.80	1	— —	변동없음
	후타재 파손	EA	—	—	0.01	1	▲ 0.01	신규손상
	차수판 볼트, 앵커탈락	EA	4.00	4	4.00	4	— —	변동없음
	본체고무재 손상	EA	2.00	2	15.0	2	▲ 13.0	신규손상
교면포장	망상균열	m ²	1,440.0	4	1,440.0	4	— —	변동없음
	포장 파손	m ²	—	—	3.80	6	▲ 3.80	신규손상
배수시설	배수구 막힘	EA	—	—	6.00	6	▲ 6.00	신규손상
방호벽	균열부 백태	m ²	17.40	90	16.40	82	▼ 1.00	일부보수
	방호벽 박락	m ²	—	—	0.06	1	▲ 0.06	신규손상

【표 37.3.54】영천방향 손상물량 비교표

구분	손상 내용	단 위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
바닥판	박락	m ²	—	—	0.60	1	▲ 0.60	신규손상
거더	파손	m ²	0.01	1	—	—	▼ 0.01	보수완료
가로보	층분리	m ²	0.12	3	0.12	3	— —	변동없음
	박락	m ²	0.06	1	0.06	1	— —	변동없음
	박락 및 철근노출	m ²	0.24	4	0.24	4	— —	변동없음
교대	균열 0.3mm미만	m	3.00	1	3.00	1	— —	변동없음
	보수부 재균열	m	2.00	1	2.00	1	— —	변동없음
	층분리	m ²	0.10	1	0.10	1	— —	변동없음
	누수흔적	m ²	22.00	3	22.00	3	— —	변동없음
교각	균열(0.3mm미만)	m	11.00	22	9.02	22	▼ 1.88	일부보수
	균함	m ²	—	—	0.02	1	▲ 0.02	신규손상
	균열부 백태	m ²	0.20	1	0.20	1	— —	변동없음
	망상균열	m ²	—	—	16.00	1	▲ 16.00	신규손상
	누수흔적	m ²	1.00	1	1.00	1	— —	변동없음
	백태	m	—	—	0.51	11	▲ 0.51	신규손상
교량 받침	무수축물탈 균열(0.3mm미만)	m	3.80	19	3.80	19	▲ 0.80	변동없음
	무수축물탈 박락	m ²	0.01	1	0.01	1	— —	변동없음
	무수축물탈 망상균열	m	—	—	0.03	1	0.03	신규손상
	반침콘크리트 망상균열	m ²	0.25	1	0.25	1	— —	변동없음
	반침콘크리트 재료분리	m ²	0.05	1	0.05	1	— —	변동없음
	플레이트 부식	EA	9.00	9	9.00	9	— —	변동없음
	스토퍼 간섭	EA	1.00	1	1.00	1	— —	변동없음
신축이음	후타재 균열	m	19.20	64	19.20	64	— —	변동없음
	후타재 파손	m ²	—	—	0.02	1	▲ 0.02	신규손상
	본체 고무재 파손	EA	5.00	5	6.00	6	▲ 1.00	신규손상
	차수판 볼트탈락	m ²	6.00	6	4.00	4	▲ 2.00	변동없음
	본체 이물질퇴적	m	2.00	1	2.00	1	— —	변동없음
	하부누수	m	—	—	4.00	4	▲ 4.00	신규손상
교면포장	망상균열	m ²	1,000.0	5	900.0	4	▼ 100.0	일부보수
	접속부 앵커탈락	EA	—	—	2.00	2	▲ 2.00	신규손상
	접속부 포장 마모 및 망상균열	m ²	—	—	80.0	1	▲ 80.0	신규손상
배수시설	상태양호	—	—	—	—	—	— —	—
방호벽	균열부 백태	m ²	19.80	99	19.80	99	— —	변동없음

37.4 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.

37.4.1 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 37.4.1】 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⁾		1	1	1	2	

주1) 교량 상부구조에서 최소 1개소 이상 실시

주2) 교량 상부구조에서 최소 2개소 이상 실시

【표 37.4.2】 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⁾		1	1	1	2	

주1) 교량 상부구조에서 최소 1개소 이상 실시

주2) 교량 상부구조에서 최소 2개소 이상 실시

나. 콘크리트 내구성시험 위치 선정사유

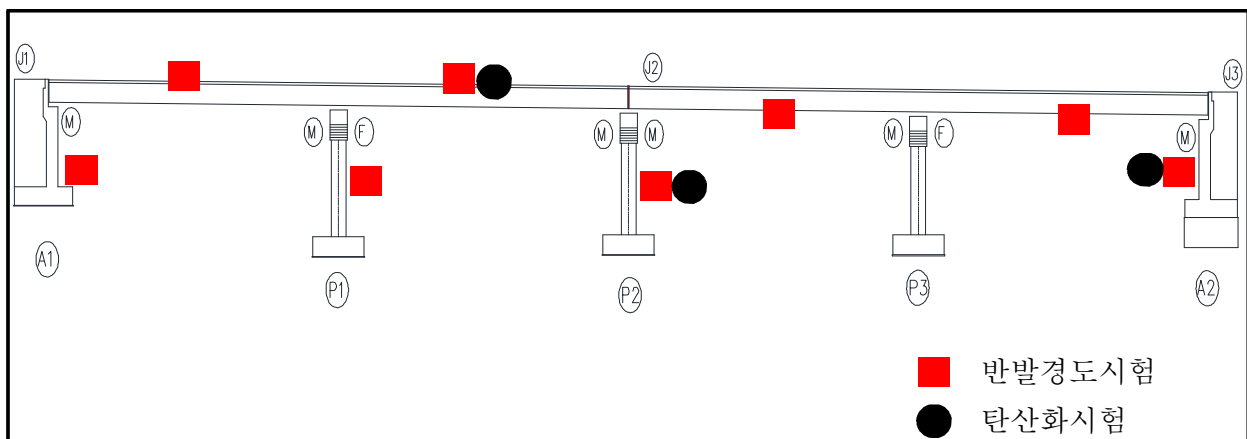
금회 점검에서 대상 구조물에 대한 재료시험 위치선정은 이전 시험과의 정확한 비교를 위해 기존 정밀안전점검 보고서를 참고하여 기존과 동일한 위치를 우선적으로 선정하였으며, 콘크리트 표면이 양호한 부위를 중심으로 선정하고 도로로 접근이 난해한 부위는 고소점검차 등을 이용하여 접근하였다. 콘크리트 강도시험의 경우 건전부와 비건전부의 비교·검토를 위하여 외관상 균열, 박리 등의 유무의 따라 양호한 부위와 불량한 부위를 선정하여 시험을 실시하였다.

다. 조사 사진

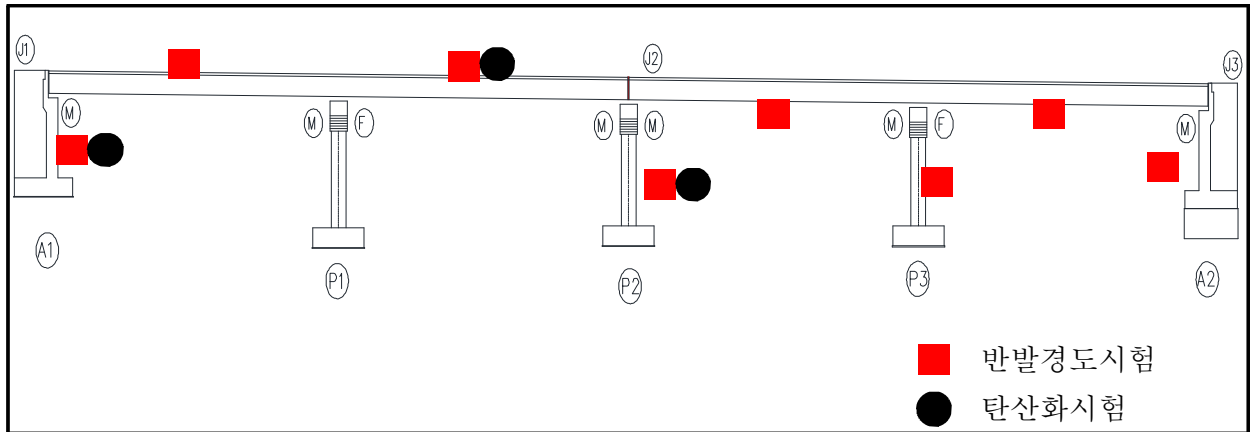


【사진 37.4.1】 콘크리트 내구성조사 현황

라. 콘크리트 내구성조사 위치도



【그림 37.4.1】 상주방향 콘크리트 내구성조사 위치도



【그림 37.4.2】영천방향 콘크리트 내구성조사 위치도

37.4.2 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 37.4.2】반발경도시험 현장사진

1) 비파괴강도 시험결과(상주방향)

【표 37.4.3】 상부구조 콘크리트 비파괴강도 시험결과(바닥판, 상주방향)

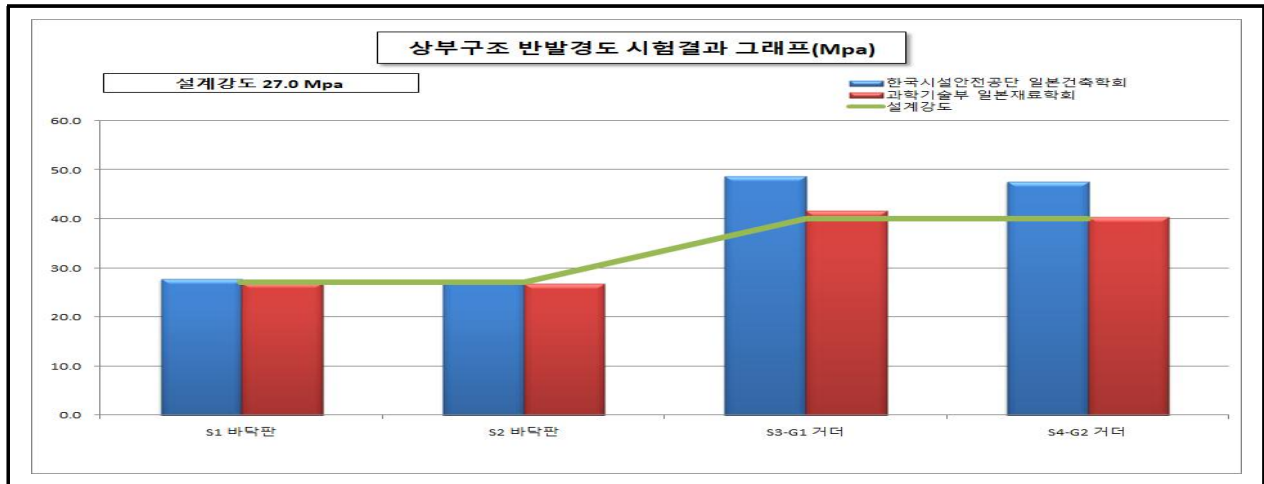
시험위치			반발경도법(MPa)			재령계수	설계기준 강도 (MPa)	비고
			반발경도 (R_o)	일본재료 학회	일본건축 학회			
상부 구조	S1	바닥판	48.0	27.0	27.8	0.63	27.0	건전부
	S2	바닥판	47.7	26.8	27.7			건전부
평균			—	26.9	27.7	—	—	
표준편차			—	0.18	0.10	—	—	
변동계수			—	0.007	0.004	—	—	
최대값			—	27.0	27.8	—	—	
최소값			—	26.8	27.7	—	—	

【표 37.4.4】 상부구조 콘크리트 비파괴강도 시험결과(거더, 상주방향)

시험위치			반발경도법(MPa)			재령계수	설계기준 강도 (MPa)	비고
			반발경도 (R_o)	과학기술부	한국시설 안전공단			
상부 구조	S3-G1	거더	51.8	41.6	48.7	0.63	40.0	건전부
	S4-G2	거더	50.5	40.4	47.6			건전부
평균			—	41.0	48.1	—	—	
표준편차			—	0.83	0.74	—	—	
변동계수			—	0.020	0.015	—	—	
최대값			—	41.6	48.7	—	—	
최소값			—	40.4	47.6	—	—	

【표 37.4.5】 상부구조 비파괴강도 시험결과 분석 (상주방향)

시험위치	압축강도(MPa) 추정		설계기준강도 (MPa)	평균 추정강도 (MPa)	강도비교 (%)			비고
	일본건축학회, 한국시설안전공단							
바닥판	27.7	~ 27.8	27.0	27.7	102.6	~	103.0	
거더	47.6	~ 48.7	40.0	48.1	119.0	~	121.8	



【그림 37.4.2】 상주방향 상부구조 반발경도시험 측정결과

【표 37.4.6】 하부구조 콘크리트 비파괴강도 시험결과(교대, 상주방향)

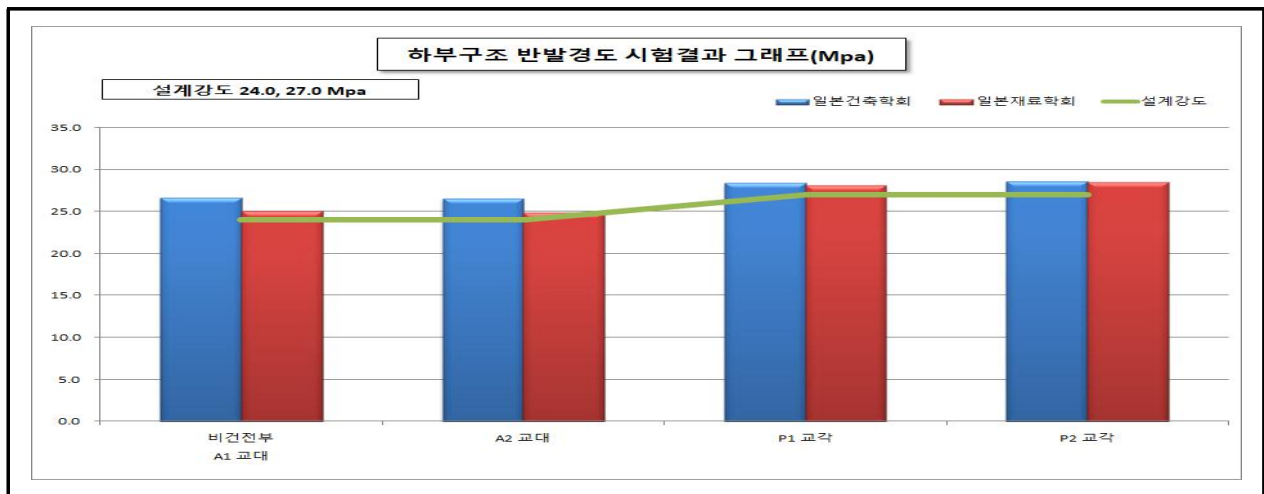
시험위치			반발경도법 (MPa)			재령계수	설계기준 강도 (MPa)	비고
			반발경도 (R_o)	일본재료 학회	일본건축 학회			
하부 구조	A1	교대	45.5	25.0	26.7	0.63	24.0	비전전부
	A2	교대	45.3	24.9	26.6			전전부
평균			—	24.9	26.6	—	—	
표준편차			—	0.11	0.06	—	—	
변동계수			—	0.005	0.002	—	—	
최대값			—	25.0	26.7	—	—	
최소값			—	24.9	26.6	—	—	

【표 37.4.7】 하부구조 콘크리트 비파괴강도 시험결과(교각, 상주방향)

시험위치			반발경도법 (MPa)			재령계수	설계기준 강도 (MPa)	비고
			반발경도 (R_o)	일본재료 학회	일본건축 학회			
하부 구조	P1	교각	49.3	28.1	28.4	0.63	27.0	전전부
	P2	교각	49.8	28.5	28.6			전전부
평균			—	28.3	28.5	—	—	
표준편차			—	0.25	0.14	—	—	
변동계수			—	0.009	0.005	—	—	
최대값			—	28.5	28.6	—	—	
최소값			—	28.1	28.4	—	—	

【표 37.4.8】 하부구조 비파괴강도 시험결과 분석 (상주방향)

시험위치	압축강도(MPa) 추정		설계기준강도 (MPa)	평균 추정강도 (MPa)	강도비교 (%)	비고
	일본건축학회					
교대	26.6	~ 26.7	24.0	26.6	110.8 ~ 111.3	
교각	28.4	~ 28.6	27.0	28.5	105.2 ~ 105.9	



【그림 37.4.3】 상주방향 하부구조 반발경도시험 측정결과

- 반발경도법에 의한 압축강도 측정결과 상부구조(바닥판 하면) 27.7~27.8MPa, 상부구조(거더) 47.6~48.7MPa 하부구조(교대) 26.6~26.7MPa, 하부구조(교각) 28.4~28.6MPa로 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 100.4%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 37.4.9】 상부구조 콘크리트 비파괴강도 시험결과(바닥판, 영천방향)

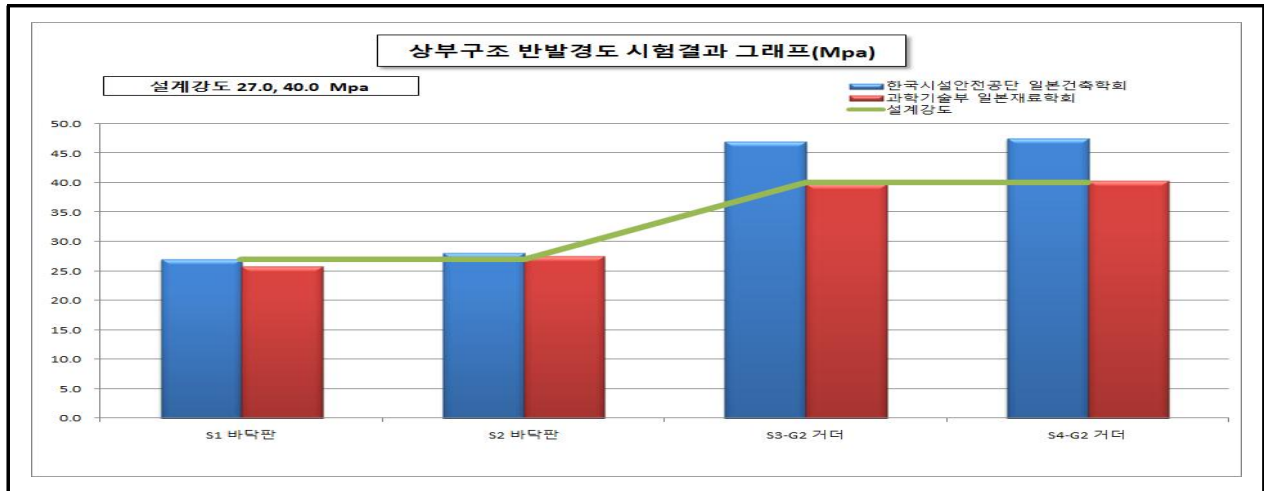
시험위치			반발경도법(MPa)			재령계수	설계기준 강도 (MPa)	비고
			반발경도 (R_o)	일본재료 학회	일본건축 학회			
상부 구조	S1	바닥판	46.4	25.8	27.1	0.63	27.0	건전부
	S2	바닥판	48.5	27.5	28.0			건전부
평균			—	26.6	27.6	—	—	
표준편차			—	1.22	0.69	—	—	
변동계수			—	0.046	0.025	—	—	
최대값			—	27.5	28.0	—	—	
최소값			—	25.8	27.1	—	—	

【표 37.4.10】 상부구조 콘크리트 비파괴강도 시험결과(거더, 영천방향)

시험위치			반발경도법(MPa)			재령계수	설계기준 강도 (MPa)	비고
			반발경도 (R_o)	과학기술부	한국시설 안전공단			
상부 구조	S3-G2	거더	49.8	39.8	47.0	0.63	40.0	건전부
	S4-G2	거더	50.4	40.3	47.5			건전부
평균			—	40.1	47.3	—	—	
표준편차			—	0.40	0.36	—	—	
변동계수			—	0.010	0.008	—	—	
최대값			—	40.3	47.5	—	—	
최소값			—	39.8	47.0	—	—	

【표 37.4.11】 상부구조 비파괴강도 시험결과 분석 (영천방향)

시험위치	압축강도(MPa) 추정		설계기준강도 (MPa)	평균 추정강도 (MPa)	강도비교 (%)		비고
	일본건축학회, 한국시설 안전공단						
바닥판	27.1	~ 28.0	27.0	27.6	100.4	~ 103.7	
거더	47.0	~ 47.5	40.0	47.3	117.5	~ 118.8	



【그림 37.4.2】 영천방향 상부구조 반발경도시험 측정결과

【표 37.4.12】 하부구조 콘크리트 비파괴강도 시험결과(교대, 영천방향)

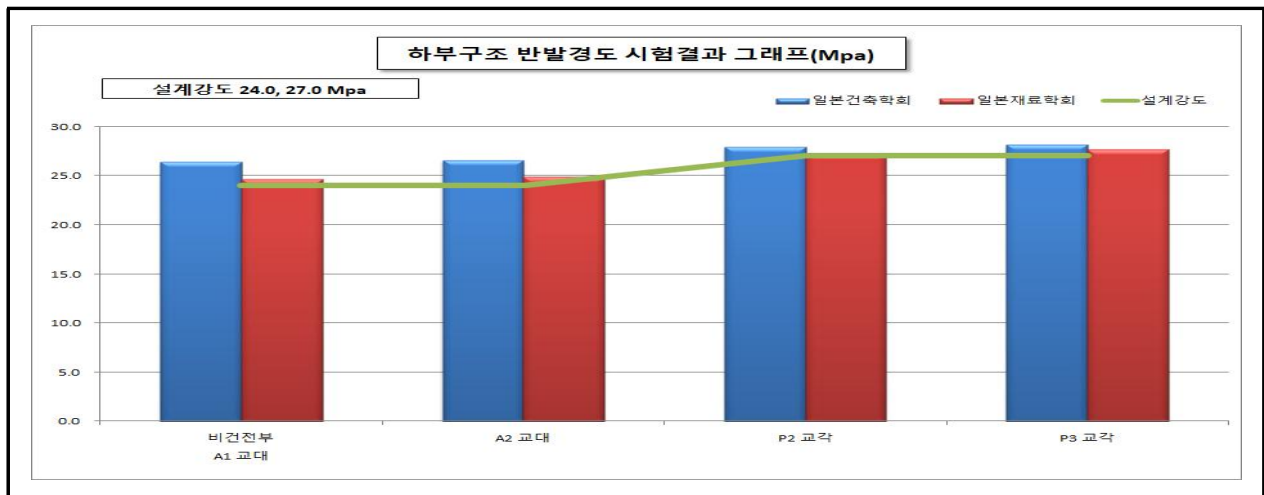
시험위치			반발경도법(MPa)			재령계수	설계기준 강도 (MPa)	비고
			반발경도 (R_o)	일본재료 학회	일본건축 학회			
하부 구조	A1	교대	45.0	24.6	26.4	0.63	24.0	비건전부
	A2	교대	45.3	24.9	26.6			건전부
평균			—	24.8	26.5	—	—	
표준편차			—	0.20	0.11	—	—	
변동계수			—	0.008	0.004	—	—	
최대값			—	24.9	26.6	—	—	
최소값			—	24.6	26.4	—	—	

【표 37.4.13】 하부구조 콘크리트 비파괴강도 시험결과(교각, 영천방향)

시험위치			반발경도법(MPa)			재령계수	설계기준 강도 (MPa)	비고
			반발경도 (R_o)	일본재료 학회	일본건축 학회			
하부 구조	P2	교각	48.2	27.2	27.9	0.63	27.0	건전부
	P3	교각	48.8	27.7	28.1			건전부
평균			—	27.4	28.0	—	—	
표준편차			—	0.31	0.18	—	—	
변동계수			—	0.011	0.006	—	—	
최대값			—	27.7	28.1	—	—	
최소값			—	27.2	27.9	—	—	

【표 37.4.14】 하부구조 비파괴강도 시험결과 분석 (영천방향)

시험위치	압축강도(MPa) 추정		설계기준강도 (MPa)	평균 추정강도 (MPa)	강도비교 (%)	비고
	일본건축학회					
교대	26.4	~ 26.6	24.0	27.5	110.0 ~ 110.8	
교각	27.9	~ 28.1	27.0	28.0	103.3 ~ 104.1	



【그림 37.4.3】 영천방향 하부구조 반발경도시험 측정결과

- 반발경도법에 의한 압축강도 측정결과 상부구조(바닥판 하면) 27.1~28.0MPa, 상부구조(거더) 47.0~47.5MPa, 하부구조(교대) 26.4~26.6MPa, 하부구조(교각) 27.9~28.0MPa로 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 99.3%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 37.4.15】 상주방향 비파괴강도 기 점검결과와의 비교

구 분	위 치	2023년 정밀안전점검	2025년 정밀안전점검	설계기준강도
반발경도법	바닥판	27.3 ~ 28.5	27.7 ~ 27.8	27.0
	거더	42.1 ~ 51.1	47.6 ~ 48.7	40.0
	교대	25.7 ~ 27.2	26.6 ~ 26.7	24.0
	교각	28.2 ~ 29.2	28.4 ~ 28.6	27.0
검토의견		■ 기존 및 금회 측정값 비교 분석 결과 측정부위에 따라 다소 차이는 있지만, 설계기준강도를 전반적으로 상회하므로 콘크리트의 강도상태는 양호한 것으로 판단된다.		

【표 37.4.16】 영천방향 비파괴강도 기 점검결과와의 비교

구 분	위 치	2023년 정밀안전점검	2025년 정밀안전점검	설계기준강도
반발경도법	바닥판	27.0 ~ 28.3	27.1 ~ 28.0	27.0
	거더	41.9 ~ 50.4	47.0 ~ 47.5	40.0
	교대	25.5 ~ 26.9	26.4 ~ 26.6	24.0
	교각	27.2 ~ 28.3	27.9 ~ 28.1	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 37.4.17】 상주방향 반발경도 시험보고서

반발경도시험 보고서	
1. 시험조건	
구 분	내 용
시험 일자 및 시간	일자 : 2025. 09. 23. 시간 : 09:00 ~ 17:00
시험 위치	시험 성과표의 위치명 및 재료시험 위치도 참조
시험 대상 구조물	단포교(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	20.6℃, 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 37.4.18】영천방향 반발경도 시험보고서

반발경도시험 보고서	
1. 시험조건	
구 분	내 용
시험 일자 및 시간	일자 : 2025. 09. 23. 시간 : 09:00 ~ 17:00
시험 위치	시험 성과표의 위치명 및 재료시험 위치도 참조
시험 대상 구조물	단포교(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	20.6℃, 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 37.4.3】 탄산화 깊이 측정 현장사진

1) 탄산화 깊이 측정결과(상주방향)

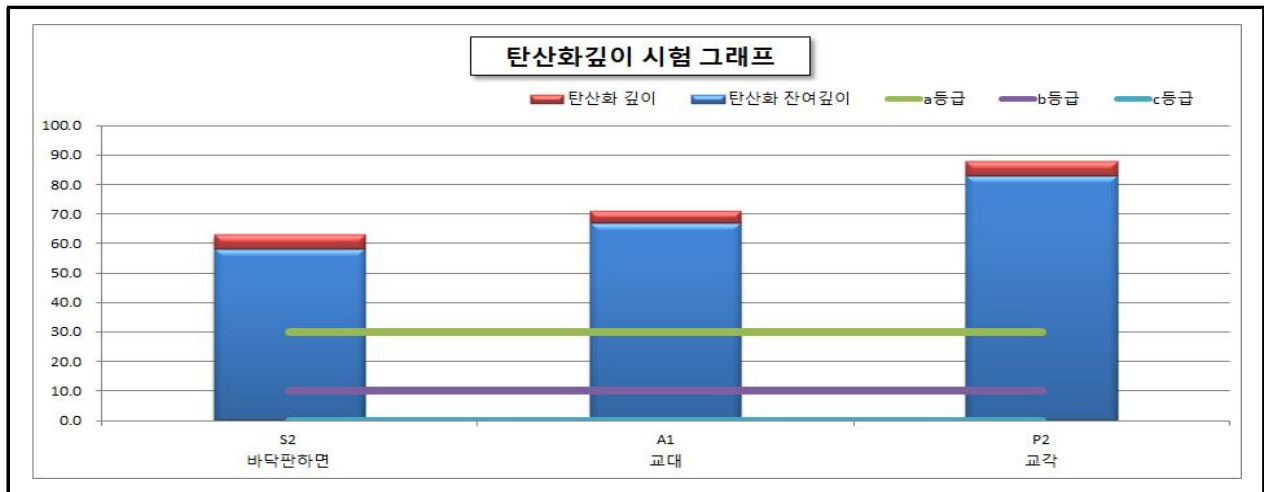
【표 37.4.19】 탄산화 깊이 측정결과 및 평가 (상주방향)

시험위치		탄산화 깊이 (mm)	실측 피복두께 (mm)	탄산화 잔여깊이 (mm)	경과년수	탄산화 속도계수 (A)	잔존수명 (년)	평가등급	비 고
상부 구조	S2 바닥판하면	5.0	63.0	58.0	8	1.77	100년 이상	a등급	
하부 구조	A1 교대	4.0	71.0	67.0	8	1.41	100년 이상	a등급	
	P2 교각	5.0	88.0	83.0	8	1.77	100년 이상	a등급	

- 탄산화 깊이 측정결과, 상부구조 탄산화깊이는 5.0mm, 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 37.4.20】탄산화 시험결과 분석 (상주방향)

구 분	탄산화 깊이(mm)	잔여깊이(mm)	비고
상부구조	5.0	58.0	
하부구조	4.0~5.0	67.0~83.0	



【그림 37.4.4】상주방향 탄산화 깊이 측정결과

2) 탄산화 깊이 측정결과(영천방향)

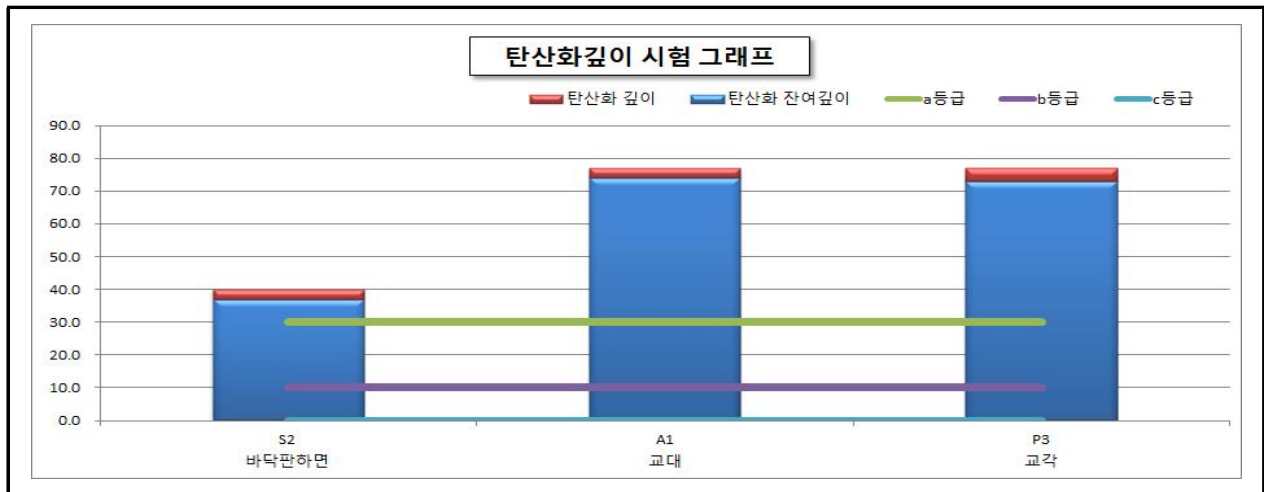
【표 37.4.21】탄산화 깊이 측정결과 및 평가 (영천방향)

시험위치		탄산화 깊이 (mm)	실측 피복두께 (mm)	탄산화 잔여깊이 (mm)	경과년수	탄산화 속도계수 (A)	잔존수명 (년)	평가등급	비 고
상부 구조	S2 바닥판하면	3.0	40.0	37.0	8	1.06	100년 이상	a등급	
하부 구조	A1 교대	3.0	77.0	74.0	8	1.06	100년 이상	a등급	
	P3 교각	4.0	77.0	73.0	8	1.41	100년 이상	a등급	

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

【표 37.4.22】 탄산화 시험결과 분석 (영천방향)

구 분	탄산화 깊이(mm)	잔여깊이(mm)	비고
상부구조	3.0	37.0	
하부구조	3.0~4.0	73.0~74.0	



【그림 37.4.5】 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. 단포교의 상하부 구조를 대상으로 내구성 예측 서비스를 활용하여 100년 후 탄산화 깊이 및 탄산화 속도계수를 예측하였으며, 그 결과는 아래 표와 같다.

【표 37.4.23】 탄산화 시험에 의한 내구성 예측

상부구조 - 바닥판 S2 (상주방향)	
실측 피복두께(mm)	63.0
탄산화 진행깊이(mm)	5.0
잔여깊이(mm)	58.0
탄산화 속도계수	1.77
공용년수	8년
잔존수명	100년 이상
평가	a

탄산화 등급

a

(58)

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

하부구조 - 교대 A1 (상주방향)	
실측 피복두께(mm)	71.0
탄산화 진행깊이(mm)	4.0
잔여깊이(mm)	67.0
탄산화 속도계수	1.41
공용년수	8년
잔존수명	100년 이상
평가	a

탄산화 등급

a

(67)

A (탄산화 속도 계수)

1.41421

(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 37.4.23】탄산화 시험에 의한 내구성 예측(계속)

하부구조 - 교각 P2 (상주방향)	
실측 피복두께(mm)	88.0
탄산화 진행깊이(mm)	5.0
잔여깊이(mm)	83.0
탄산화 속도계수	1.77
공용년수	8년
잔존수명	100년 이상
평가	a

탄산화 등급	A (탄산화 속도 계수)	등급 선정 기준				
a (83)	1.76777 (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

상부구조 - 바닥판 S2 (영천방향)

실측 피복두께(mm)	40.0
탄산화 진행깊이(mm)	3.0
잔여깊이(mm)	37.0
탄산화 속도계수	1.06
공용년수	8년
잔존수명	100년 이상
평가	a

탄산화 등급	A (탄산화 속도 계수)	등급 선정 기준				
a (37)	1.06066 (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 37.4.23】 탄산화 시험에 의한 내구성 예측(계속)

하부구조 - 교대 A1 (영천방향)	
실측 피복두께(mm)	77.0
탄산화 진행깊이(mm)	3.0
잔여깊이(mm)	74.0
탄산화 속도계수	1.06
공용년수	8년
잔존수명	100년 이상
평가	a

탄산화 등급	A (탄산화 속도 계수)	등급 산정 기준				
a (74)	1.06066 (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 - 교각 P3 (영천방향)

실측 피복두께(mm)	77.0
탄산화 진행깊이(mm)	4.0
잔여깊이(mm)	73.0
탄산화 속도계수	1.41
공용년수	8년
잔존수명	100년 이상
평가	a

탄산화 등급	A (탄산화 속도 계수)	등급 산정 기준				
a (73)	1.41421 (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

3) 기 점검결과와의 비교

【표 37.4.24】 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	5.0~6.0	71.0~88.0	a	5.0	58.0	a	
하부구조	4.0~7.0	59.0~63.0	a	4.0~5.0	67.0~83.0	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.						

【표 37.4.25】 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	4.0~5.0	35.0~71.0	a	3.0	37.0	a	
하부구조	2.0~5.0	79.0~82.0	a	3.0~4.0	73.0~74.0	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 37.4.26】 상주방향 탄산화 깊이 시험 보고서

구 분	내 용
시험일자	2025년 09월 23일
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 37.4.27】영천방향 탄산화 깊이 시험 보고서

구 분	내 용
시험일자	2025년 09월 23일
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 37.4.28】상주방향 금회 점검 내구성조사 결과요약

시 험 명	시험부위		시험 결과		비 고
			측정결과	설계기준	
비파괴 강도 (MPa)	상부구조	바닥판하면	27.7 ~ 27.8	27.0	■ 전반적으로 설계강도 이상(양호)
		거더	47.6 ~ 48.7	40.0	
	하부구조	교대	26.6 ~ 26.7	24.0	
		교각	28.4 ~ 28.6	27.0	
탄산화 잔여깊이 (mm)	상부구조		58.0	a등급	■ 탄산화 잔여깊이 30mm이상 확보 ■ 탄산화에 의한 철근부식 가능성 없음
	하부구조		67.0~83.0	a등급	
종합 평가	• 콘크리트 강도는 전반적으로 설계강도 이상으로 양호한 상태로 평가됨 • 탄산화에 의한 철근부식 가능성은 없는 상태임				

【표 37.4.29】영천방향 금회 점검 내구성조사 결과요약

시 험 명	시험부위		시험 결과		비 고
			측정결과	설계기준	
비파괴 강도 (MPa)	상부구조	바닥판하면	27.1 ~ 28.0	27.0	■ 전반적으로 설계강도 이상(양호)
		거더	47.0 ~ 47.5	40.0	
	하부구조	교대	26.4 ~ 26.6	24.0	
		교각	27.9 ~ 28.1	27.0	
탄산화 잔여깊이 (mm)	상부구조		37.0	a등급	■ 탄산화 잔여깊이 30mm이상 확보 ■ 탄산화에 의한 철근부식 가능성 없음
	하부구조		73.0~74.0	a등급	
종합 평가	• 콘크리트 강도는 전반적으로 설계강도 이상으로 양호한 상태로 평가됨 • 탄산화에 의한 철근부식 가능성은 없는 상태임				

라. 기 점검결과와 비교

【표 37.4.30】상주방향 기 점검결과와 비교

시 험 명	시험부위		시험 결과				비 고		
			2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검				
비파괴 강도 (MPa)	상부구조	바닥판하면	27.3	~	28.5	27.7	~	27.8	■ 강도저하 없음.
		거더	42.1	~	51.1	47.6	~	48.7	
	하부구조	교대	25.7	~	27.2	26.6	~	26.7	
		교각	28.2	~	29.2	28.4	~	28.6	
탄산화 잔여깊이 (mm)	상부구조		71.0~88.0		a	58.0	a	■ 탄산화에 의한 철근부식 가능성 없음.	
	하부구조		59.0~63.0		a	67.0~83.0	a		
종합 평가	• 기 점검결과와 비교 검토한 결과 공용연수 증가에 의한 구조물의 내구성 저하는 발생하지 않은 상태로 평가됨								

【표 37.4.31】 영천방향 기 점검결과와 비교

시 험 명	시험부위		시험 결과				비 고		
			2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검				
비파괴 강도 (MPa)	상부구조	바닥판하면	27.0	~	28.3	27.1	~	28.0	■ 강도저하 없음.
		거더	41.9	~	50.4	47.0	~	47.5	
	하부구조	교대	25.5	~	26.9	26.4	~	26.6	
		교각	27.2	~	28.3	27.9	~	28.1	
탄산화 잔여깊이 (mm)	상부구조		35.0~71.0		a	37.0		a	■ 탄산화에 의한 철근부식 가능성 없음.
	하부구조		79.0~82.0		a	73.0~74.0		a	
종합 평가	• 기 점검결과와 비교 검토한 결과 공용년수 증가에 의한 구조물의 내구성 저하는 발생하지 않은 상태로 평가됨								

37.5 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 -2022. 12.)』의 상태평가 기준에 따라 실시한다. 정밀안전점검의 상태평가 기준은 시설물의 전체 부재에 대하여 외관조사망도를 작성하여 부재별로 상세히 상태평가를 실시하며, 책임기술자가 시설물 전체에 대한 상태평가 결과를 결정하게 된다.

37.5.1 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 37.5.1】 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 Girder	a	a	a	c	a	b	c	b	c	q	a	a
S2	P1	DR Girder	a	b	c	c	b	b	—	b	b	q	—	a
S3	P2	DR Girder	b	a	a	c	a	b	—	b	b	q	—	—
S4	P3	DR Girder	a	a	a	c	b	b	c	b	b	q	a	—
	A2								c	b	b	q		a
평균			0.125	0.125	0.175	0.400	0.150	0.200	0.400	0.200	0.240	—	0.100	0.100
가중치			18	20	5	7	3	2	9	9	20	—	4	3
(평균×가중치) /가중치합			0.023	0.025	0.009	0.028	0.005	0.004	0.036	0.018	0.048	—	0.004	0.003
• 포장부 망상균열의 경우 손상의 면적상은 d등급이나 면적대비 손상의 정도가 경미하여 c등급으로 상향조정하여 평가를 실시함.													0.202	
													B	

■ 결함도 범위 : $0.130 \leq \text{결함도지수}(0.202) < 0.260$

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

차량 운전자에게 불쾌감을 유발할 수 있어 간단한 보수가 필요한 상태인 “c” 등급으로 평가됨.

기준	상태기준 설명
a	○포장상태가 최상으로 차량의 주행에 문제가 없는 상태
b	○포장의 결함 및 파손이 미미하게 발생한 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

부분적 박락이 발생하여 간단한 보수가 필요한 상태로 “c” 로 평가됨.

기준	상태기준 설명
a	○신축이음부에 손상이 없는 상태
b	○신축이음 본체의 토사 및 이물질 퇴적, 고무판 노후, 후타재의 미세균열이 발생한 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 37.5.2】 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 Girder	b	a	b	c	a	b	c	b	b	q	a	a
S2	P1	DR Girder	a	a	a	c	a	b	—	b	b	q	—	a
S3	P2	DR Girder	a	a	b	c	a	b	c	b	b	q	—	—
S4	P3	DR Girder	a	a	a	c	a	b	—	b	b	q	a	—
	A2								c	b	b	q		a
평균			0.125	0.100	0.150	0.400	0.100	0.200	0.400	0.200	0.200	—	0.100	0.100
가중치			18	20	5	7	3	2	9	9	20	—	4	3
(평균X가중치)/가중치합			0.023	0.020	0.008	0.028	0.003	0.004	0.036	0.018	0.040	—	0.004	0.003
• 포장부 망상균열의 경우 손상의 면적상은 d등급이나 면적대비 손상의 정도가 경미하여 c등급으로 상향조정하여 평가를 실시함.													0.186	
													B	

■ 결함도 범위 : $0.130 \leq \text{결함도지수}(0.186) < 0.260$

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

차량 운전자에게 불쾌감을 유발할 수 있어 간단한 보수가 필요한 상태인 “c” 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

후타재균열, 고무재파손이 발생하여 관찰 후 보수가 필요한 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 37.5.3】 시설물 전체 상태평가 결과표

구 분	환산 결함도점수	상태평가 등급	연장 (m)	차선	길이 X 차선	연장비	환산결함도점수 X 연장비
상주방향	0.202	B	180.00	2	360.00	0.500	0.101
영천방향	0.186	B	180.00	2	360.00	0.500	0.093
합계(Σ)			360.00	4	720.00	1.000	0.194
1. 평가지수 =							0.194
2. 상태평가결과 =							B

37.5.2 기 점검 결과와의 비교

【표 37.5.4】 전회 정밀안전점검과 상태평가 결과 비교·분석

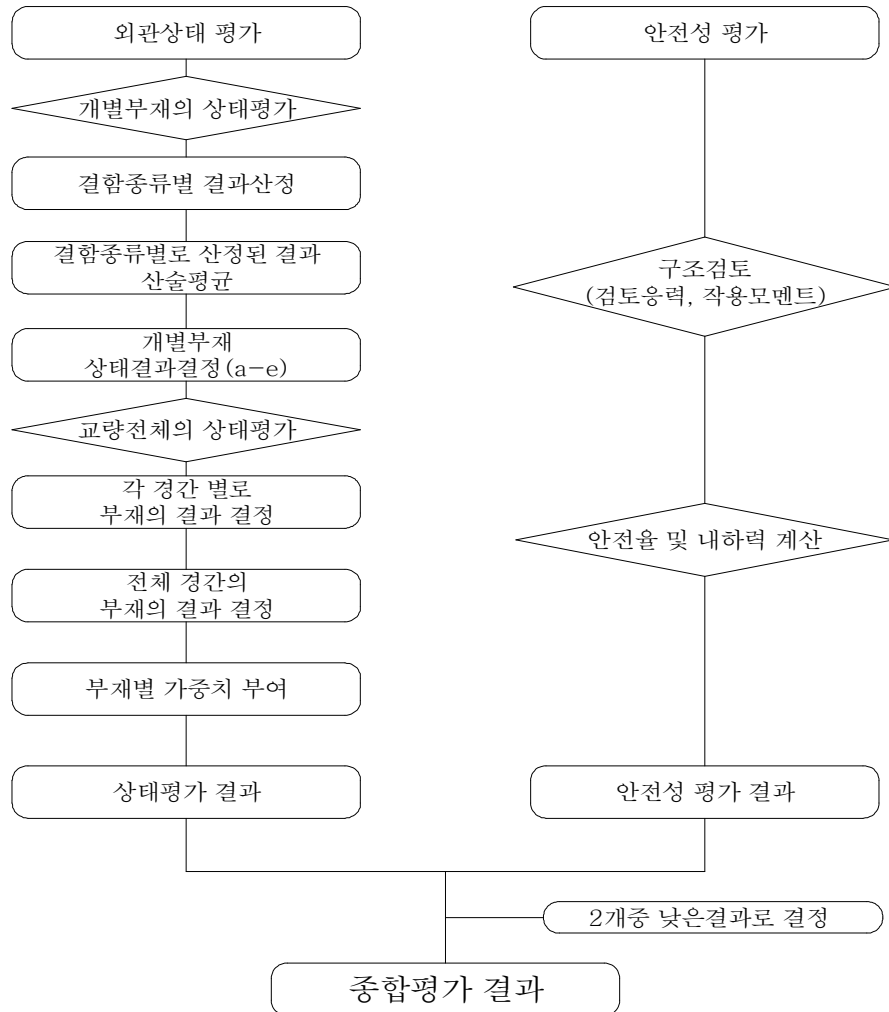
구 분	2023년 정밀안전점검	2025년 정밀안전점검
환산결함도점수	0.164	0.194
상태평가결과	B	B
총 평	● 금회 정밀안전점검 결과, 단포교의 상태평가 결과는 “B” 로 산정되었다. ● 전회(2023년) 정밀안전점검과 비교분석한 결과, 환산결함도 점수가 0.164에서 0.194로 0.030 증가하였으며, 상태평가 등급은 “B” 로 동일하게 평가되었다. ● 환산결함도 점수가 증가한 주요 원인은 전회 점검과 비교 시 정밀조사로 인한 교대, 교각, 교량받침, 신축이음, 교량받침, 신축이음 등의 신규 손상으로 인하여 전체 환산결함도 점수가 증가한 것으로 판단된다.	

37.6 종합평가 및 안전등급 지정

37.6.1 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 37.6.1】 종합평가 결과 산정절차

37.6.2 종합평가 결과

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

【표 37.6.1】 종합평가 결과

구조물명	상태평가 결과		안전성평가 결과		종합평가 결과
	환산결함도점수	기준	S·F	기준	
단포교	0.194	B	—	—	B
종합평가	•외관조사 및 내구성조사에 의한 상태평가 결과는 내구성 증진을 위하여 일부의 보수가 필요한 “B” 로 평가됨 •종합평가 결과, “B” 로 평가됨				

37.6.3 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 37.6.2】 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

37.7 보수·보강 및 유지관리방안

37.7.1 보수·보강 방안

가. 상주방향

【표 37.7.1】 손상별 보수·보강 방안

구분	손상 내용	단위	물량	개소	보수방안	우선순위
바닥판하면	균열(0.3mm미만)	m	2.50	5	표면처리	3순위
	층분리	m ²	0.10	1	단면보수	2순위
거더	박락	m ²	0.15	1	단면보수	2순위
가로보	박락 및 철근노출	m ²	0.06	1	단면보수(방청)	1순위
교대	균열(0.3mm미만)	m	6.00	3	표면처리	3순위
	균열(0.3mm이상)	m	2.00	1	주입보수	1순위
	백태	m ²	0.03	1	표면처리	3순위
	누수흔적	m ²	10.10	7	주의관찰	—
	층분리	m ²	1.80	1	단면보수	2순위
	폐자재 적치	EA	1.00	1	정비	3순위
교각	균열(0.3mm미만)	m ²	3.50	7	표면처리	3순위
	페콘크리트 퇴적	m ²	1.00	1	정비	3순위
	망상균열	m ²	43.00	4	표면처리	3순위
	표면 오염	m ²	4.00	1	표면처리	3순위
교량 받침	무수축몰탈 균열(0.3mm미만)	m	6.60	31	표면처리	3순위
	플레이트 부식	EA	10.00	1	재도장	2순위
	받침콘크리트 재료분리	m ²	0.14	4	단면보수	2순위
	무수축몰탈 망상균열	m	0.06	2	표면처리	3순위
신축이음	후타재 균열	m	28.50	95	표면처리	3순위
	후타재 박락	m ²	0.70	1	단면보수	2순위
	후타재 표면불량	m ²	1.80	1	단면보수	2순위
	후타재 파손	m ²	0.01	1	단면보수	2순위
	차수판 볼트, 앵커탈락	EA	4.00	4	정비	3순위
	본체고무재 손상	EA	15.0	2	주의관찰	—
교면포장	망상균열	m ²	1,440.0	4	주의관찰	—
	포장 파손	m ²	3.80	6	아스콘팻칭	3순위
배수시설	배수구 막힘	EA	6.00	6	정비	3순위
방호벽	균열부 백태	m ²	16.40	82	표면처리	3순위
	방호벽 박락	m ²	0.06	1	단면보수	3순위

나. 영천방향

【표 37.7.2】 손상별 보수·보강 방안

구분	손상 내용	단위	물량	개소	보수방안	우선순위
바닥판하면	박락	m ²	0.60	1	단면보수	2순위
거더	상태양호	—	—	—	—	—
가로보	충분리	m ²	0.12	3	단면보수	2순위
	박락	m ²	0.06	1	단면보수	2순위
	박락 및 철근노출	m ²	0.24	4	단면보수(방청)	1순위
교대	균열(0.3mm미만)	m	3.00	1	표면처리	3순위
	보수부 재균열	m	2.00	1	표면처리	3순위
	충분리	m ²	0.10	1	단면보수	2순위
	누수흔적	m ²	22.00	3	주의관찰	—
교각	균열(0.3mm미만)	m	9.02	22	표면처리	3순위
	긁힘	m ²	0.02	1	단면보수	2순위
	균열부 백태	m ²	0.20	1	표면처리	3순위
	망상균열	m ²	16.00	1	표면처리	3순위
	누수흔적	m ²	1.00	1	주의관찰	—
	백태	m	0.51	11	표면처리	3순위
교량 받침	무수축물탈 균열(0.3mm미만)	m	3.80	19	표면처리	3순위
	무수축물탈 박락	m ²	0.01	1	단면보수	2순위
	무수축물탈 망상균열	m	0.03	1	표면처리	3순위
	받침콘크리트 망상균열	m ²	0.25	1	표면처리	3순위
	받침콘크리트 재료분리	m ²	0.05	1	단면보수	2순위
	플레이트 부식	EA	9.00	9	재도장	2순위
	스토퍼 간섭	EA	1.00	1	주의관찰	—
신축이음	후타재 균열	m	19.20	64	표면처리	3순위
	후타재 파손	m ²	0.02	1	단면보수	2순위
	본체 고무재 파손	EA	6.00	6	주의관찰	—
	차수판 볼트탈락	m ²	4.00	4	정비	3순위
	본체 이물질퇴적	m	2.00	1	정비	3순위
	하부누수	m	4.00	4	주의관찰	—
교면포장	망상균열	m ²	900.0	4	주의관찰	—
	접속부 앵커탈락	EA	2.00	2	정비	3순위
	접속부 포장 마모 및 망상균열	m ²	80.0	1	주의관찰	—
배수시설	상태양호	—	—	—	—	—
방호벽	균열부 백태	m ²	19.80	99	표면처리	3순위

37.7.2 개략공사비

가. 상주방향

【표 37.7.3】 개략공사비

구분	손상 내용	보수방안	손상 물량	보수 물량	단위	단가 (천원)	개략공사비 (천원)	우선 순위
바닥판 하면	균열(0.3mm미만)	표면처리	2.50	0.94	m	250	235	3순위
	충분리	단면보수	0.10	0.15	m²	960	144	2순위
거더	박락	단면보수	0.15	0.22	m²	960	211	2순위
가로보	박락 및 철근노출	단면보수(방청)	0.06	0.09	m²	1,113	100	1순위
교대	균열(0.3mm미만)	표면처리	6.00	2.25	m	250	563	3순위
	균열(0.3mm이상)	주입보수	2.00	3.00	m	103	309	1순위
	백태	표면처리	0.03	0.05	m²	250	13	3순위
	충분리	단면보수	1.80	2.70	m²	960	2,592	2순위
	폐자재 적치	정비	1.00	1.00	EA	8	8	3순위
교각	균열(0.3mm미만)	표면처리	3.50	1.31	m²	250	328	3순위
	폐콘크리트 퇴적	정비	1.00	1.50	m²	8	12	3순위
	망상균열	표면처리	43.00	64.50	m²	250	16,125	3순위
	표면 오염	표면처리	4.00	6.00	m²	250	1,500	3순위
교량 받침	무수축모탈 균열(0.3mm미만)	표면처리	6.60	2.47	m	250	618	3순위
	플레이트 부식	재도장	10.00	10.00	EA	415	4,150	2순위
	받침콘크리트 재료분리	단면보수	0.14	0.21	m²	960	202	2순위
	무수축모탈 망상균열	표면처리	0.06	0.09	m	250	23	3순위
신축 이음	후타재 균열	표면처리	28.50	10.69	m	250	2,673	3순위
	후타재 박락	단면보수	0.70	1.05	m²	960	1,008	2순위
	후타재 표면불량	단면보수	1.80	2.70	m²	960	2,592	2순위
	후타재 파손	단면보수	0.01	0.02	m²	960	19	2순위
	차수판 볼트, 앵커탈락	정비	4.00	4.00	EA	8	32	3순위
포장	포장 파손	아스콘팻칭	3.80	5.70	m²	166	946	3순위
배수시설	배수구 막힘	정비	6.00	6.00	EA	184	1,104	3순위
방호벽	균열부 백태	표면처리	16.40	24.60	m²	250	6,150	3순위
	방호벽 박락	단면보수	0.06	0.09	m²	960	86	3순위
개략 공사비 (천원)	구분	1순위		2순위		3순위		
	순공사비	409		10,918		30,414		
	재경비 (순공사비의 50%)	205		5,459		15,207		
	합계	614		16,377		45,621		
개략공사비 총계(천원)		62,612						

주1) 보수물량은 손상물량에 50%를 할증하였음.

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

나. 영천방향

대상 시설물의 손상별 보수방안, 개략공사비는 다음과 같다.

【표 37.7.4】 영천방향 손상별 보수·보강 방안 및 개략공사비

구분	손상 내용	보수방안	손상 물량	보수 물량	단위	단가 (천원)	개략공사비 (천원)	우선 순위
바닥판	박락	단면보수	0.60	0.90	m ²	960	864	2순위
가로보	충분리	단면보수	0.12	0.18	m ²	960	173	2순위
	박락	단면보수	0.06	0.09	m ²	960	86	2순위
	박락 및 철근노출	단면보수(방청)	0.24	0.36	m ²	1,113	401	1순위
교대	균열(0.3mm미만)	표면처리	3.00	1.13	m ²	250	283	3순위
	보수부 재균열	표면처리	2.00	3.00	m	250	750	3순위
	충분리	단면보수	0.10	0.15	m ²	960	144	2순위
교각	균열(0.3mm미만)	표면처리	9.02	3.38	m ²	250	845	3순위
	균침	단면보수	0.02	0.03	m ²	960	29	2순위
	균열부 백태	표면처리	0.20	0.30	m ²	250	75	3순위
	망상균열	표면처리	16.00	24.00	m ²	250	6,000	3순위
	백태	표면처리	0.51	0.77	m	250	193	3순위
교량 받침	무수축물탈 균열(0.3mm미만)	표면처리	3.80	1.42	m ²	250	355	3순위
	무수축물탈 박락	단면보수	0.01	0.02	m ²	960	19	2순위
	무수축물탈 망상균열	표면처리	0.03	0.05	m	250	13	3순위
	받침콘크리트 망상균열	표면처리	0.25	0.38	m ²	250	95	3순위
	받침콘크리트 재료분리	단면보수	0.05	0.08	m ²	960	77	2순위
	플레이트 부식	재도장	9.00	9.00	EA	415	3,735	2순위
신축이 음	후타재 균열	표면처리	19.20	7.20	m ²	250	1,800	3순위
	후타재 파손	단면보수	0.02	0.03	m ²	960	29	2순위
	차수판 볼트탈락	정비	4.00	6.00	m ²	8	48	3순위
	본체 이물질퇴적	정비	2.00	3.00	m	8	24	3순위
교면포 장	접속부 앵커탈락	정비	2.00	2.00	EA	8	16	3순위
방호벽	균열부 백태	표면처리	19.80	29.70	m ²	250	7,425	3순위
개략 공사비 (천원)	구 분	1순위		2순위		3순위		
	순공사비	401		5,156		17,921		
	재경비 (순공사비의 50%)	201		2,578		8,961		
	합계	602		7,734		26,882		
개략공사비 총계(천원)		35,217						

주1) 보수물량은 손상물량에 50%를 할증하였음.

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

37.7.3 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 37.7.5】 중점유지관리 항목

부재구분	중 점 사 항
교면포장	교면포장 손상여부 점검(주행성 중심)
방호벽	방호벽 손상여부 점검
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 가로보 박리 및 철근노출 - 진전 여부확인, 2차 손상 발생여부 확인		
		-
① 가로보 박리 및 철근노출 - 진전 여부확인, 2차 손상 발생여부 확인		

37.8 종합결론

본 시설물은 경상북도 영천시 고경면 단포리(상주영천고속도로 85.503~85.683km)에 위치한 교량으로서 총 연장 180.0m, 폭 24.5m, 왕복 4차로로, 2017년도에 준공되어 약 8년간 공용중인 교량 구조물이며, 시공자료 분석을 포함, 현장외관조사 및 시험, 상태평가 등을 통한 종합결론을 요약하면 다음과 같다.

37.8.1 종합결론

가. 현장조사 및 시험(상주방향)

1) 바닥판 하면

- 바닥판 하면의 외관조사 결과 조사된 균열의 경우 폭0.3mm미만의 경미한 표면균열로, 건조수축 및 온도변화 등에 의한 손상으로 추정되며, 손상의 진전 방지를 위한 표면보수 등의 조치가 필요할 것으로 판단된다. 박락의 경우 시공시 발생한 손상으로 추정되며 부재의 내구성 확보 차원의 단면보수 등의 유지관리가 요구된다.

2) DR Girder

- 거더에 발생한 박락 손상은 시공당시 외부 충격에 의해 발생한 것으로 판단되며, 단면보수를 실시하는 것이 바람직하다.

3) 가로보

- 가로보의 외관조사 결과, 박락 및 철근노출이 조사되었고, 손상부는 다짐미흡, 피복부족 등에 의한 손상으로 부재의 내구성 확보 차원의 단면보수+방청 등의 보수가 필요하며, 바닥판의 경우 주기적인 점검을 통한 손상의 발생여부 확인 등의 유지관리가 요구된다.

4) 교대

- 교대에 발생된 균열 및 백태의 비 구조적인 손상으로 건조수축 및 온도변화 등에 의한 원인으로 추정되며, 손상부 우수유입에 의한 백태로 확인되었고, 기 발생된 손상부의 경우 손상의 진전 방지를 위한 표면보수 등의 조치가 필요할 것으로 판단된다. 조인트부 들뜸의 경우 구조물의 안전성에는 영향을 미치는 상태는 아니나 내구성 확보를 위해 단면보수가 필요하다.

5) 교각

- 교각 코핑부에 발생한 균열 및 망상균열은 건조수축, 온도변화 등의 복합적인 원인에 의한 비구조적인 미세균열로서 표면보수를 실시하여 내구성을 확보하는 것이 바람직할 것으로 판단된다. 폐콘크리트 퇴적의 경우 시공시 마무리 미흡에 의한 손상으로 청소 등의 정비가 요구된다.

6) 교량받침

- 무수축물탈에서 조사된 균열은 건조수축에 의해 발생한 것으로 판단되는 폭 0.1~0.2mm의 미세균열로 현 상태에서 별도의 조치보다는 유지관리 후 손상진전 및 추가 손상 발생 시 일괄 보수하는 것이 바람직 할 것으로 판단된다. 재료분리의 경우 시공당시 타설불량에 의한 것으로 단면보수가 필요하다.
- 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, 교량 받침의 이탈 가능성은 없는 상태로 판단된다.

7) 신축이음장치

- 신축이음에 발생한 후타재 균열, 본체 고무재손상, 후타재 박락, 표면불량은 차량 통행하중 및 충격, 콘크리트 열화 등으로 인한 손상으로 판단되며, 표면처리, 단면보수, 장기적으로 신축이음 교체 등을 실시하는 등 유지관리가 필요하다. 공용시 본체에서는 차량통행으로 인한 분산먼지, 우수에 의한 갯길측 체수 등에 의한 이물질퇴적, 본체 부식 등의 손상이 추가 발생할 가능성이 있으므로, 주기적인 정비를 통한 유지관리가 필요하다. 차수판 앵커, 볼트 손상은 교체 등의 정비를 요한다.
- 신축이음장치에 대한 실측유간은 바닥판, 거더, 신축이음 유간 중 여유량이 가장 작은 신축이음 유간으로 검토하였고, 측정일 온도는 22.2℃(9월 7일)로써 이때 측정유간은 20.0~59.0mm 범위로 나타나 설계온도에 대한 충분한 여유량을 확보하고 있는 것으로 평가되었다.

8) 교면포장

- 교면포장에 발생된 망상균열은 건조수축, 중차량 반복통행, 공용기간 증가 등의 복합적인 원인으로 인한 손상으로 판단되며, 손상의 진전 방지 및 차량의 주행성 확보를 위한 재포장 등의 조치가 요망된다.

9) 배수시설

- 배수구 및 배수관의 경우 현재 손상이 없는 양호한 상태로, 배수시설의 경우 구조물의 원활한 배수기능 확보를 위한 주기적인 정비가 필요할 것으로 판단된다.

10) 방호벽

- 방호벽에 발생한 균열부 백태는 초기 건조수축, 공용기간 증가, 우수유입 등에 의한 손상으로 내구성확보를 위한 표면보수를 실시하여야 할 것으로 판단된다.

11) 교량 점검시설

- 단포교의 점검통로는 없는 것으로 확인되었고, 점검계단도 확인되지 않았다.

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(바닥판하면) 27.3~28.5MPa, 상부구조(거더) 42.1~51.1MPa, 하부구조(교대) 25.7~27.2MPa, 하부구조(교각) 28.2~29.2MPa 로 측정 되었으며, 설계기준 압축강도(바닥판하면: 27.0MPa, 거더: 40.0MPa, 교대: 24.0MPa, 교각: 27.0MPa)를 상회하는 것으로 강도 저하가 없는 것으로 판단된다. 따라서, 금회 시험을 실시한 콘크리트 강도는 공용년수 경과에 따른 강도 저하가 발생되지 않은 것으로 판단된다.
- 상부구조 탄산화깊이는 5.0~6.0mm, 하부구조 탄산화깊이는 4.0~7.0mm로 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

- 바닥판 하면의 외관조사 결과, 현재 균열, 박리 및 박락 등의 손상은 관찰되지 않은 상태이며, 공용중 손상의 신규 및 추가발생 여부에 대해 주기적인 점검을 통한 유지관리가 필요하다.

2) PSCI Girder

- 거더에 발생한 박락 손상은 시공당시 외부 충격에 의해 발생한 것으로 판단되며, 단면보수를 실시하는 것이 바람직하다.

3) 가로보

- 가로보에 발생한 박리 및 박락, 철근노출 손상의 경우 바닥판과 가로보의 경계면에 발생되었으며, 시공미흡에 의한 손상으로 추정된다. 기 손상부의 경우 손상의 진전 방지 및 구조물의 내구성 증진을 위한 단면보수 등의 조치가 요망된다.

4) 교대

- 교대에 발생한 균열 및 재균열은 폭 0.3mm미만의 경미한 표면균열로, 건조수축 및 온도변화 등에 의한 손상으로 추정된다. 기 발생한 손상부의 경우 손상의 진전 방지를 위한 표면보수 등의 조치가 필요할 것으로 판단된다. 조인트부 들뜸의 경우 구조물의 안전성에는 영향을 미치는 상태는 아니나 내구성 확보를 위해 단면보수가 필요하다. 누수흔적의 경우 신축이음 하부에 유입된 우수로 인한 손상으로 손상부는 주기적인 점검을 통한 손상의 진전여부 확인 후 진전시 신축이음과 연계한 보수 등의 유지관리가 요구된다.

5) 교각

- 교각 코핑부에 발생한 균열은 건조수축, 온도변화 등의 복합적인 원인에 의한 비구조적인 미세균열로서 표면보수를 실시하여 내구성을 확보하는 것이 바람직할 것으로 판단된다. 금회 조사된 균열부 백태, 누수흔적의 경우 외부 우수유입에 의한 손상으로 부재의 내구성 확보 차원의 표면처리 등의 유지관리가 요구된다.

6) 교량받침

- 무수축물탈 및 받침콘크리트에서 발생한 균열 및 망상균열은 폭 0.1~0.2mm의 미세균열로 건조수축 및 온도변화에 의한 손상으로 추정되며 표면보수 등의 조치가 요망된다. 무수축물탈 박락, 재료분리의 경우 시공미흡에 의한 손상으로 추정되며, 손상의 진전 방지 및 받침의 원활한 거동을 위한 단면보수 등의 조치가 요망된다.
- 교량받침의 일부구간 발생한 스톱퍼 간섭의 경우 받침의 횡방향 거동에 의한 손상으로 추정되며, 현재 스톱퍼 간섭으로 인한 주변부재 2차손상은 발생되지 않은 상태이다. 기 손상부에 대해서는 주의관찰 후 손상의 진전 또는 주변부재 손상 발생시 프리셋팅 등의 조치를 취하는 것이 바람직 할 것으로 판단된다. 플레이트 부식의 경우 외부 우수유입에 의한 손상으로 재도장 등의 조치가 필요하다.
- 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, 교량 받침의 이탈 가능성은 없는 상태로 판단된다.

7) 신축이음장치

- 신축이음에 발생한 후타재 균열, 본체 고무재손상은 차량 통행하중 및 충격, 콘크리트 열화 등으로 인한 손상으로 판단되며, 표면처리, 장기적으로 신축이음 교체 등을 실시하는 등 유지관리가 필요하다. 공용시 본체에서는 차량통행으로 인한 분산먼지, 우수에 의한 갯길측 체수 등에 의한 이물질퇴적이 확인되었고, 주기적인 정비를 통한 유지관리가 필요하다. 차수판 볼트 탈락은 교체 등의 정비를 요한다.
- 신축이음장치에 대한 실측유간은 바닥판, 거더, 신축이음 유간 중 여유량이 가장 작은 신축이음 유간으로 검토하였고, 측정일 온도는 22.2℃(9월 7일)로써 이때 측정유간은 23.0~50.0mm 범위로 나타나 설계온도에 대한 충분한 여유량을 확보하고 있는 것으로 평가되었다.

8) 교면포장

- 배수구 및 배수관의 경우 현재 손상이 없는 양호한 상태로, 배수시설의 경우 구조물의 원활한 배수기능 확보를 위한 주기적인 정비가 필요할 것으로 판단된다.

9) 배수시설

- 배수구 및 배수관의 경우 현재 손상이 없는 양호한 상태로, 배수시설의 경우 구조물의 원활한 배수기능 확보를 위한 주기적인 정비가 필요할 것으로 판단된다.

10) 방호벽

- 방호벽에 발생한 균열부 백태는 초기 건조수축, 공용기간 증가, 우수유입 등에 의한 손상으로 내구성확보를 위한 표면보수를 실시하여야 할 것으로 판단된다.

11) 교량 점검시설

- 단포교의 점검통로는 없는 것으로 확인되었고, 점검계단도 확인되지 않았다.

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(바닥판하면) 27.0~28.3MPa, 상부구조(거더) 41.9~50.4MPa, 하부구조(교대) 25.5~26.9MPa, 하부구조(교각) 27.2~28.3MPa 로 측정 되었으며, 설계기준 압축강도(바닥판하면: 27.0MPa, 거더: 40.0MPa, 교대: 24.0MPa, 교각: 27.0MPa)를 상회하는 것으로 강도 저하가 없는 것으로 판단된다. 따라서, 금회 시험을 실시한 콘크리트 강도는 공용년수 경과에 따른 강도 저하가 발생되지 않은 것으로 판단된다.
- 상부구조 탄산화깊이는 4.0~5.0mm, 하부구조 탄산화깊이는 2.0~5.0mm로 측정되었으며, 잔여깊이가 30mm이상을 확보하고, 세부지침 지침기준 "a"로 평가 되어 탄산화에 따른 철근의 부식발생 영향은 없는 것으로 판단된다.

다. 상태평가 결과

- 금회 정밀안전점검 결과, 단포교의 상태평가 결과는 “B” 로 산정되었다.
- 전회(2023년) 정밀안전점검과 비교분석한 결과, 환산결함도 점수가 0.147에서 0.164로 0.017 증가하였으며, 상태평가 등급은 “B” 로 동일하게 평가되었다.
- 환산결함도 점수가 증가한 주요 원인은 전회 점검과 비교 시 정밀조사로 인한 가로보, 교대,

교각, 교량받침, 신축이음교량받침, 신축이음 등의 신규 손상으로 인하여 전체 환산결함도 점수가 증가한 것으로 판단된다.

라. 결론

- 금회 정밀안전점검 결과를 바탕으로 단포교에 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 단포교의 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.

37.8.2 종합결론, 정밀안전진단 및 사용제한의 필요성 여부

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

37.8.3 유지관리 시 특별한 관리가 요구되는 사항

- 양방향 가로보의 철근노출의 경우 주기적인 점검을 통한 손상의 진전 등의 유지관리가 필요하다.

37.8.4 기타 필요한 사항

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

