

08. 남창천교(울산)

8.1 시설물 개요

8.2 자료수집 및 분석

8.3 현장조사

8.4 콘크리트 내구성조사

8.5 상태평가

8.6 종합평가 및 안전등급 지정

8.7 보수·보강 및 유지관리 방안

8.8 종합결론

8. 남창천교(울산)

8.1 시설물의 개요

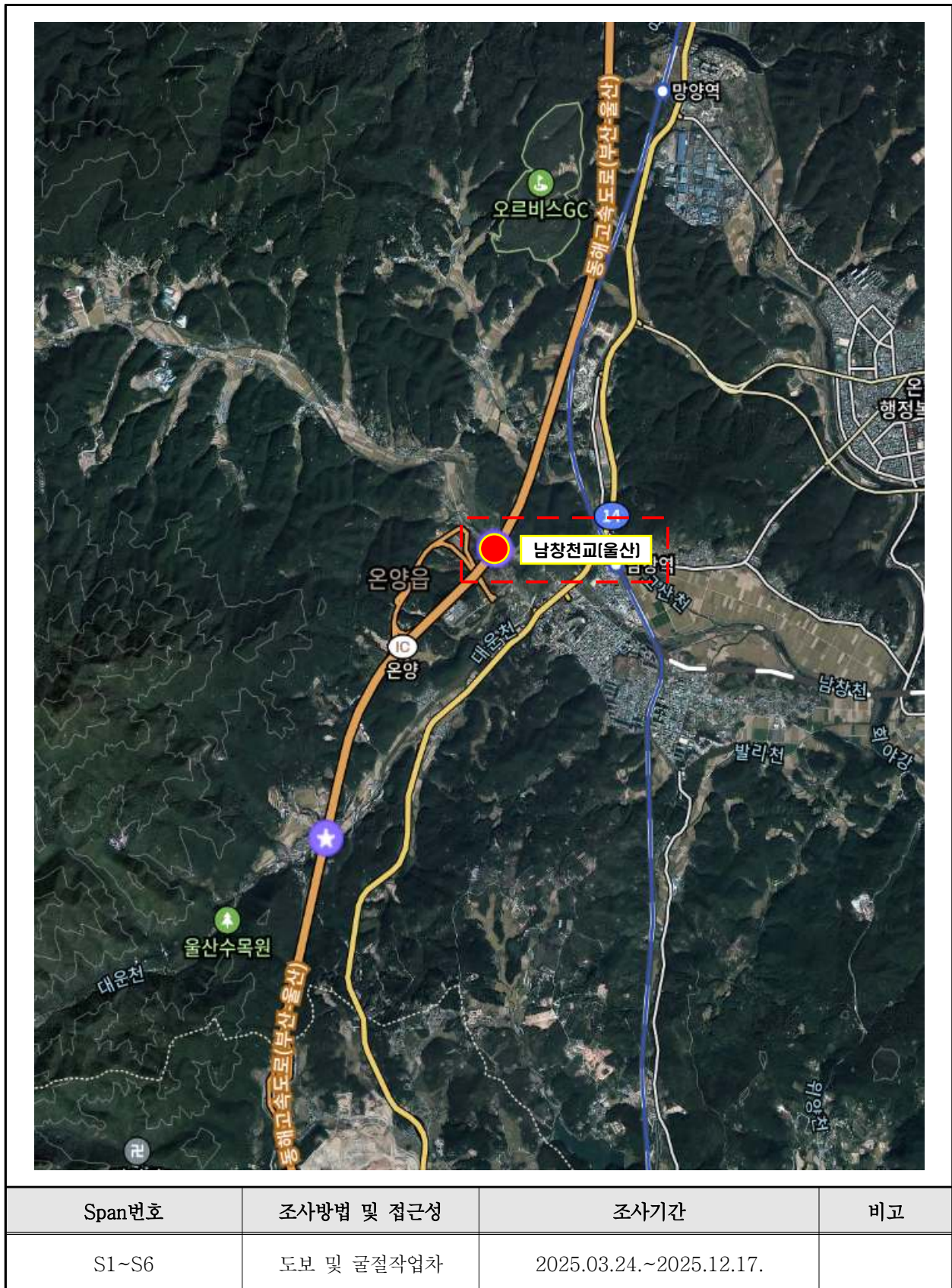
본 시설물은 울산광역시 울주군 온양읍에 위치한 교량으로 총 연장 210.0m, 폭 15.75m로 시공되어 있다.

8.1.1 일반사항

【표 8.1.1】 남창천교(울산) 일반사항

구 분		내 용		구 분		내 용	
시설물번호		BR2008-0001009		관리번호		-	
시설물위치		울산광역시 울주군 온양읍		준공년월일		2008년 12월 31일	
관리의정		부산울산선(30.77km)		공사이정		-	
설계하중		DB-24/DL-24		노 선 명		부산울산고속도로	
제원	연장	L = 210.0m (6@35.0)					
	폭	B = 15.75m (3차로)					
구조 형식	상부	PSCI Girder	기초 형식	교 대	강관파일기초 (A1, A2)		
	하부	교대 : 역T형, 교각 : π 형		교 각	직접기초		
교량받침		탄성받침		신축이음		N.M.C(A1), 모노셀(A2), 강평거(P3)	
교차시설물		남창천, 광청로		통과높이		19.0m	
부착시설내용		방음벽, 점검통로 등					
시 공 자		GS건설(주)		관리주체		부산울산고속도로(주)	

8.1.2 위치도 및 전경사진

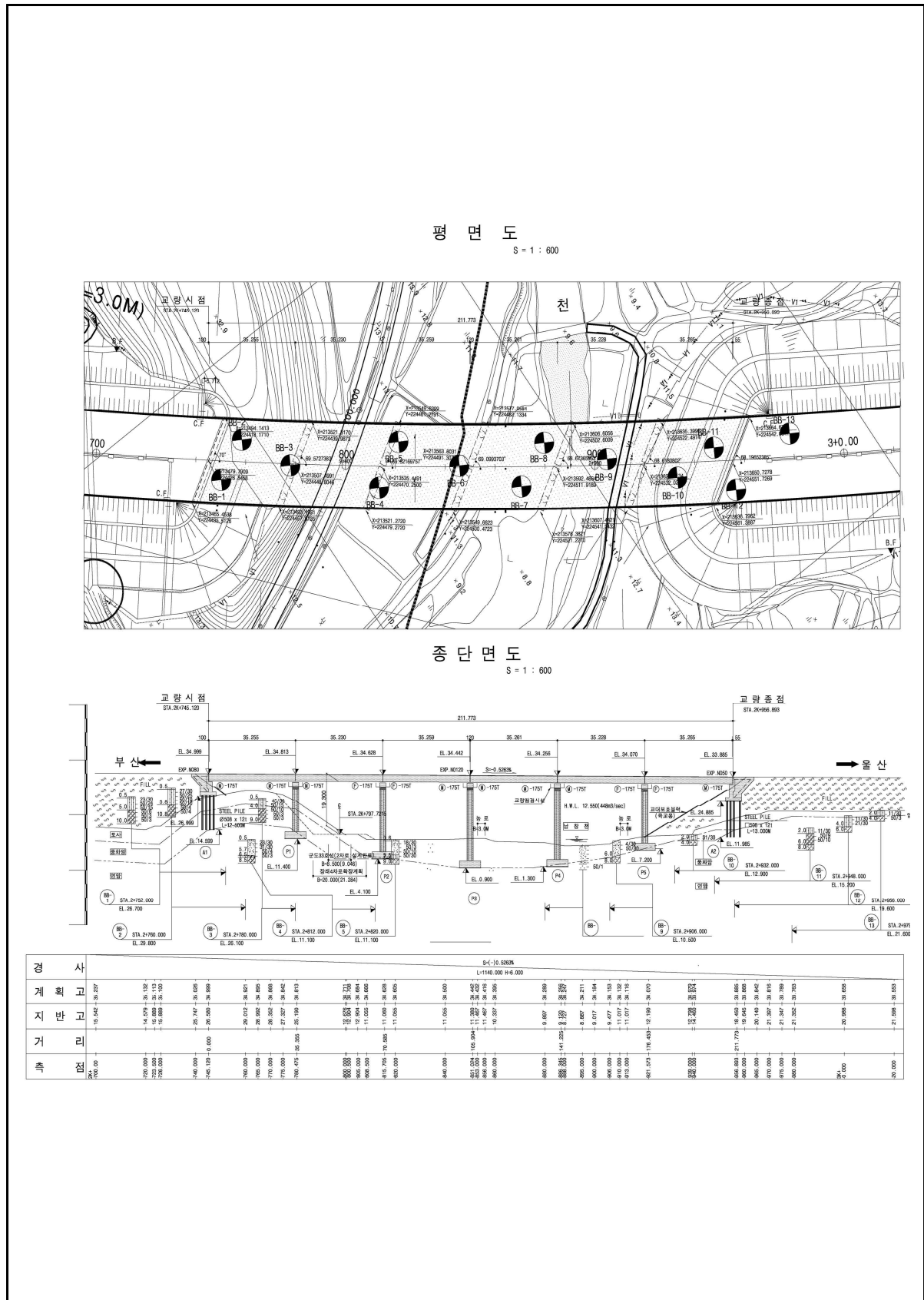


【그림 8.1.1】 위치도

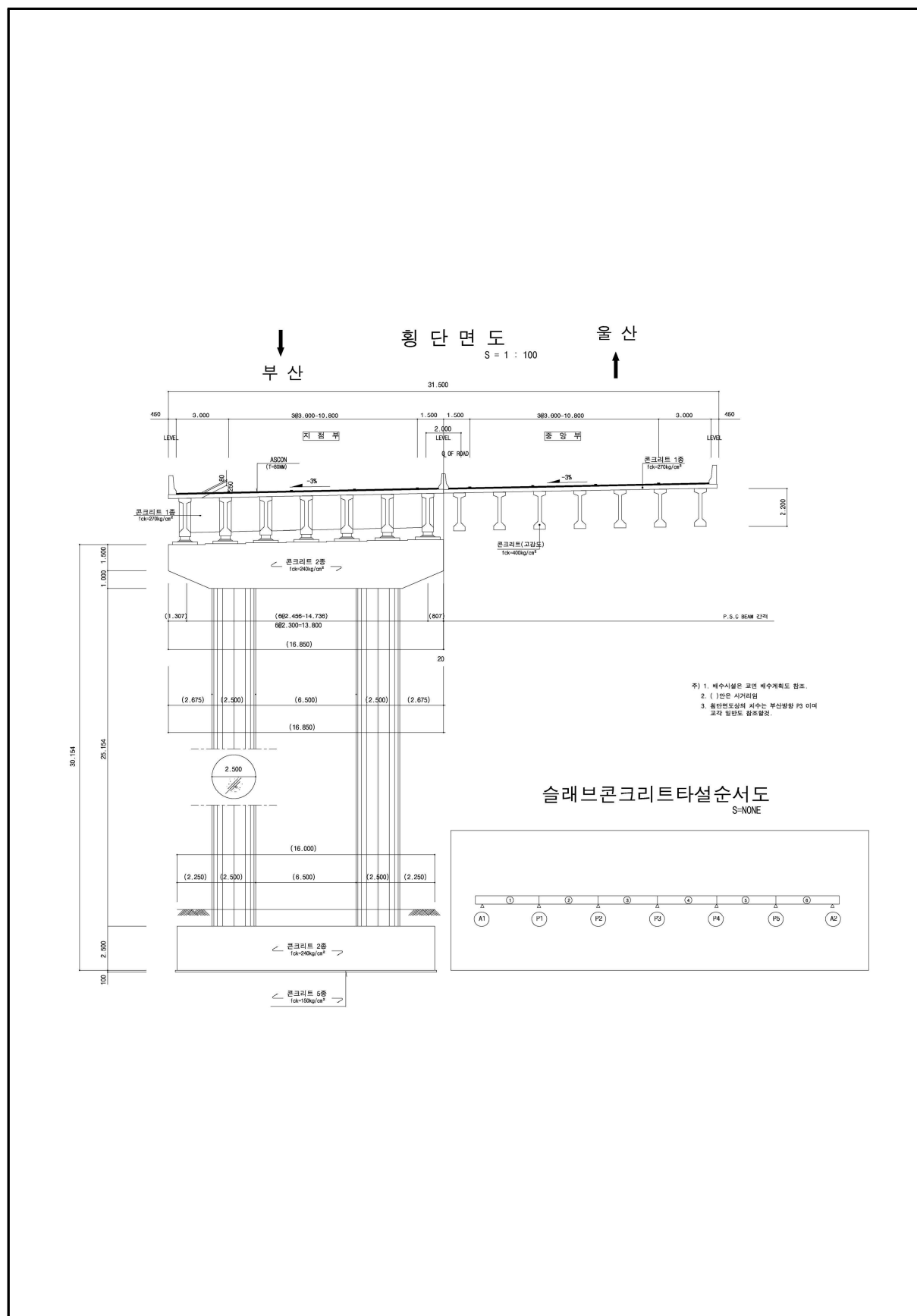
	
교면포장 전경	신축이음 전경
	
거더 전경	바닥판하면 전경
	
교대 전경	교각 전경

【사진 8.1.1】 부재별 현황

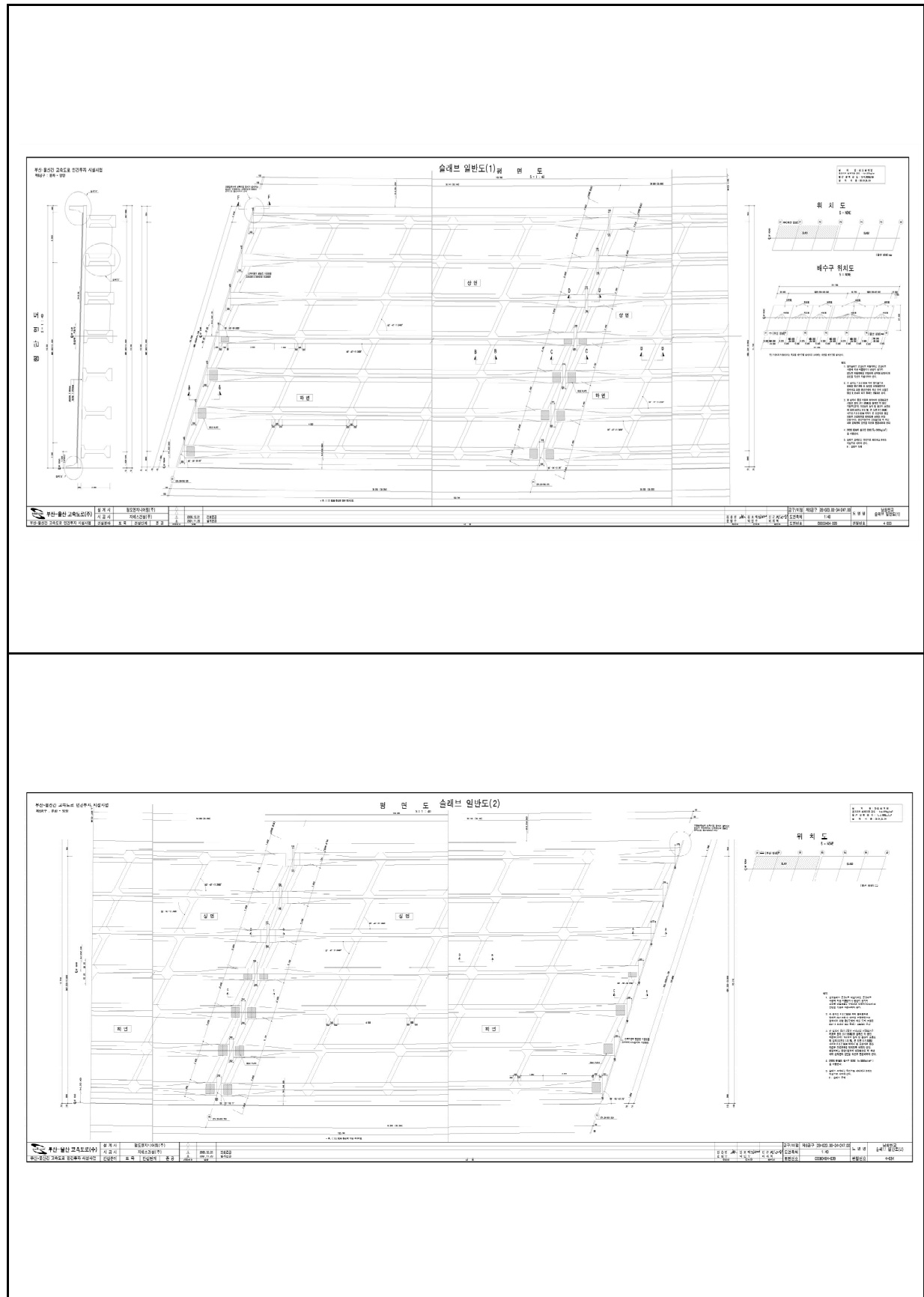
8.1.3 시설물 일반도



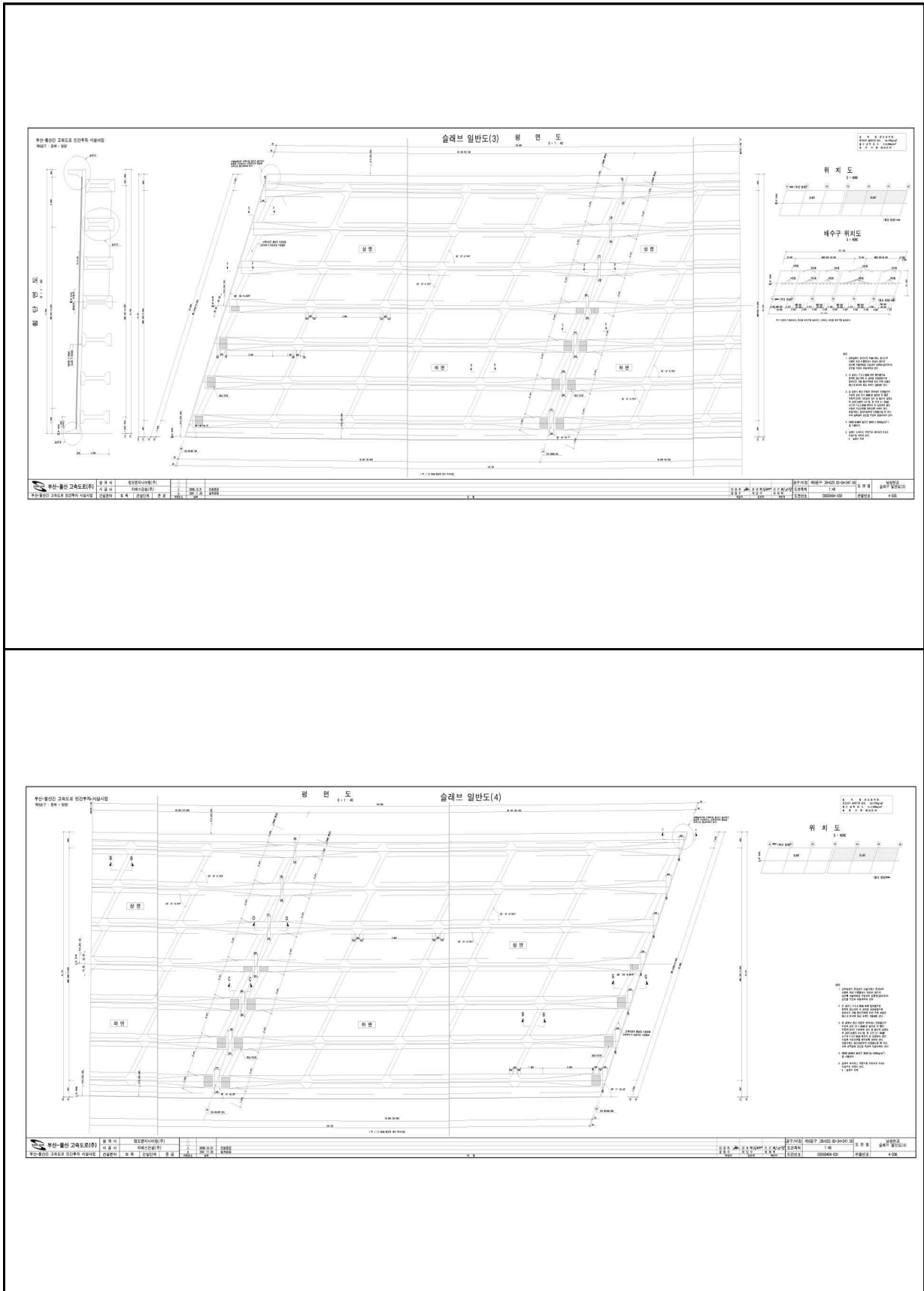
【그림 8.1.2】 평면 및 종평면도



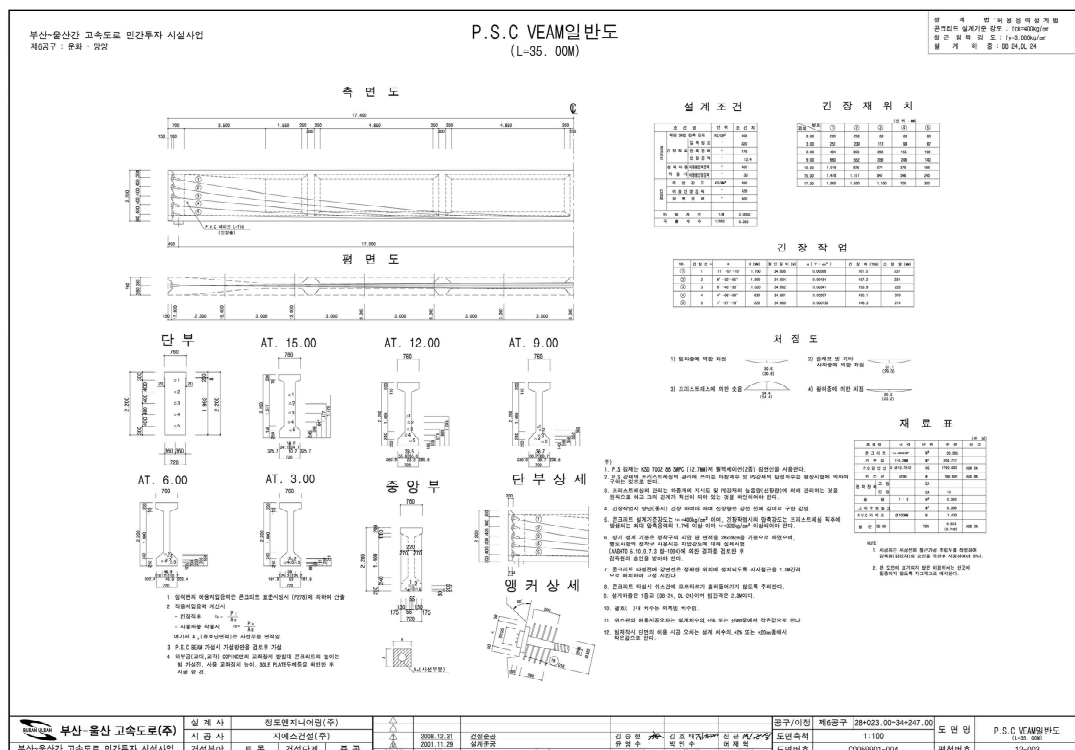
【그림 8.1.3】 횡단면도



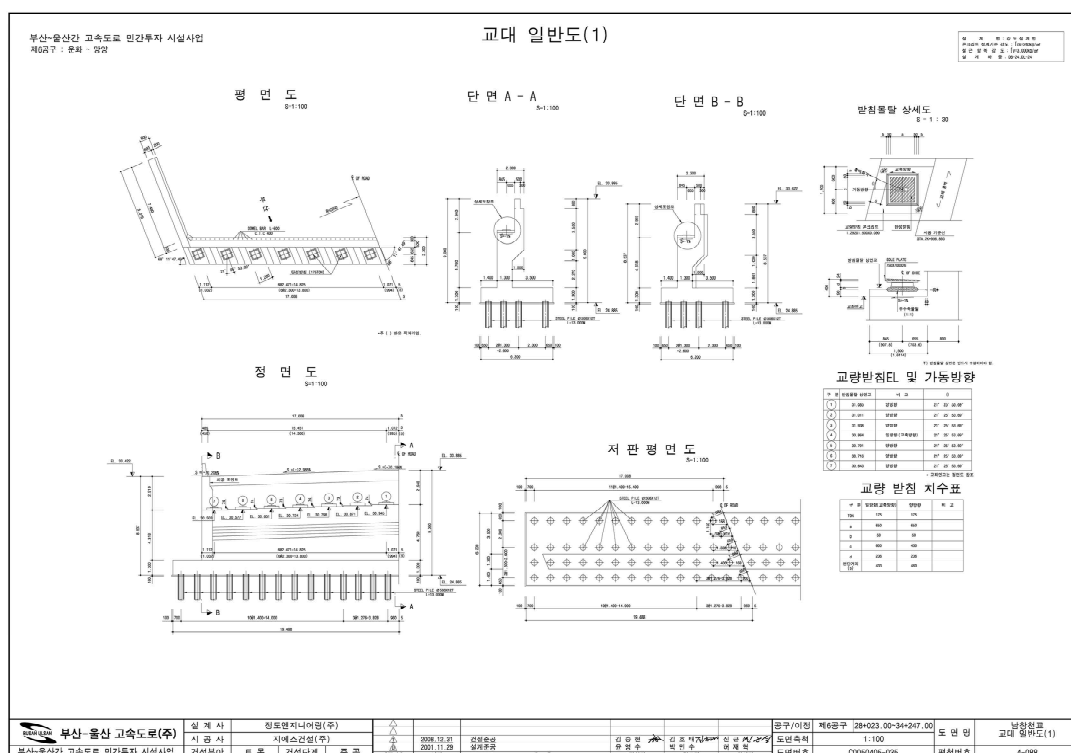
【그림 8.1.4】 슬래브 일반도(1)



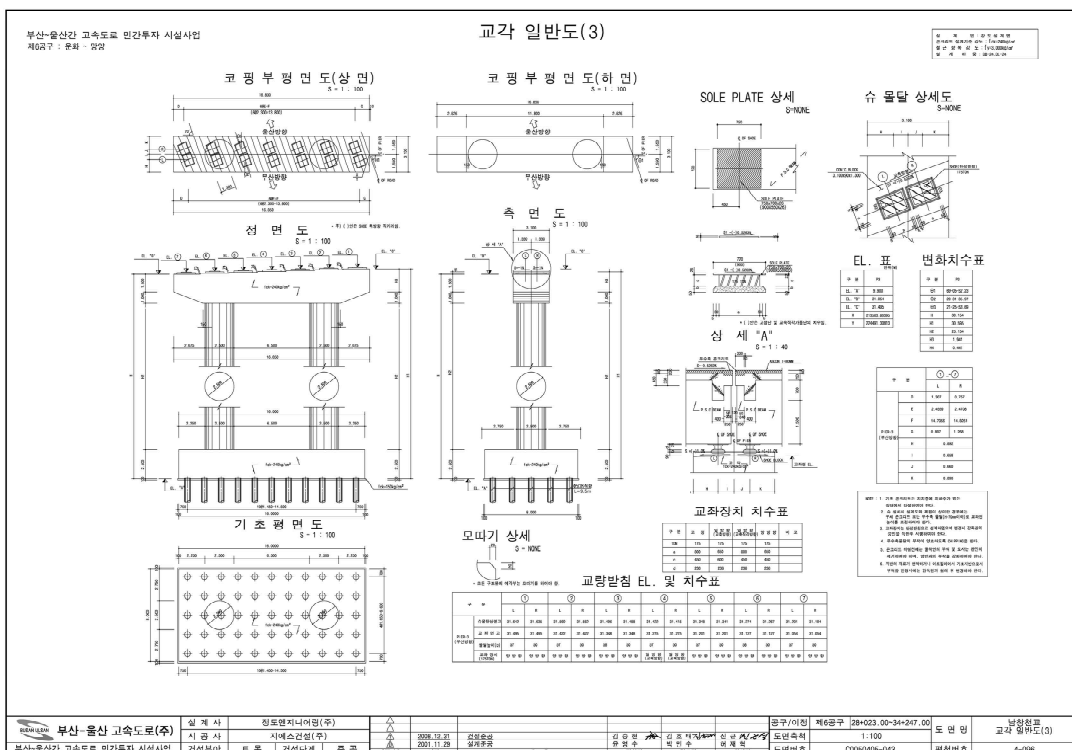
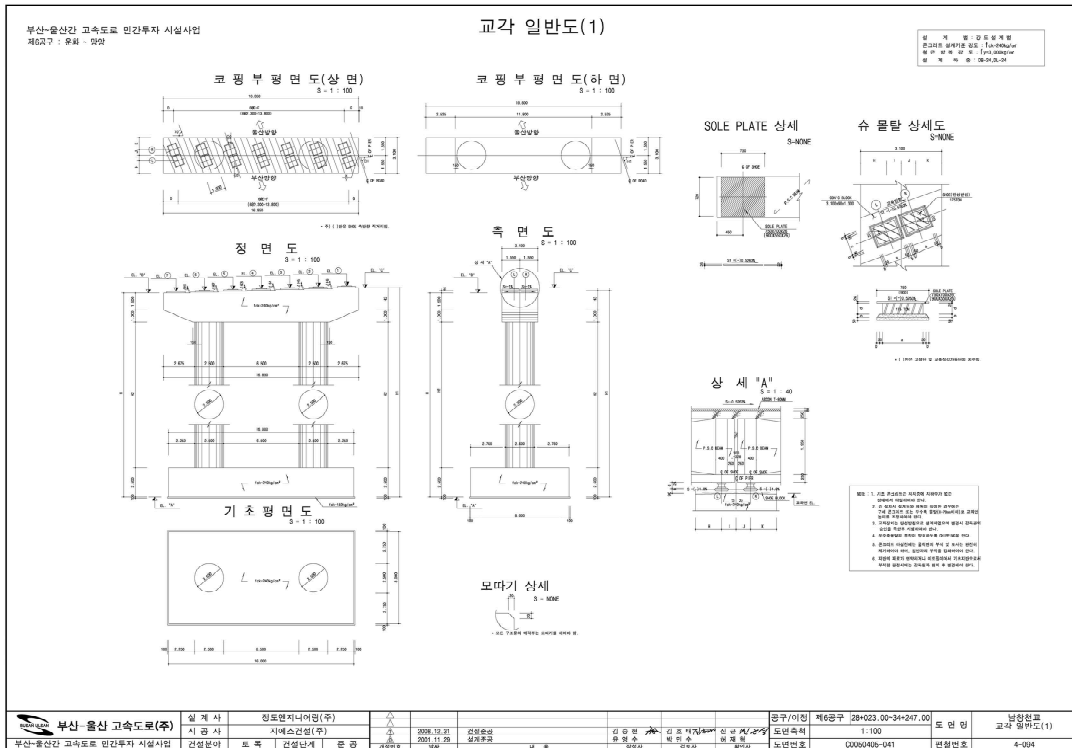
【그림 8.1.5】 슬래브 일반도(2)



【그림 8.1.6】 거더 일반도



【그림 8.1.7】 교대 일반도



【그림 8.1.8】 교각 일반도

8.2 자료수집 및 분석

본 과업대상 구조물의 건설당시 주요 현황을 파악하기 위해 “부산-울산간 고속도로 민간투자 시설사업”의 설계 및 준공도서, 각종계산서 등을 검토하여 주요 현황을 요약하여 수록하였다.

8.2.1 자료수집 현황

【표 8.2.1】 자료수집 목록

보존대상 목록		보유현황	관리주체 보유현황
설계도서	◦공통 - 준공내역서 - 공사시방서 - 각종계산서 - 토질 및 지반조사 보고서 - 기타 특이사항 보고서	◎	◦부산-울산간 고속도로 민간투자 시설사업 건설공사(6공구) - 일반보고서(2008.12) - 토질조사보고서(2008.12) - 준공내역서(2008.12) - 준공도면(2008.12) ◦부산울산고속도로~동부산관광단지 연결도로 건설공사 구조 및 수리계산서(2008.12)
	◦설계도면 - 위치도, 평면도, 표준단면도, 일반도, 구조도 등		
시설물 관리대장	◦기본현황 및 상세제원 ◦점검 및 진단 이력 ◦보수·보강 및 유지관리 이력	◎	◦시설물정보관리 종합시스템(FMS)
시공관련 자료	◦시공관련 자료 ◦품질관리 관련자료 - 재료증명서 - 품질시험기록 - 관리 및 선정시험 기록 등 각종 시험 기록 - 시설물의 주요 구조 부위에 대한 계측자료 ◦사고기록	◎	◦부산-울산간 고속도로 민간투자 시설사업 시공기록보고서(2008.12) - 감리보고서(2008.12) - 품질시험계획서(2008.12) - 관리 및 선정시험 기록 등 각종 시험 기록
안전점검 및 정밀안전진단 자료		◎	◦시설물정보관리 종합시스템(FMS) (2009년 ~ 2024년 정기안전점검, 정밀안전점검 등) ◦2021년 정밀안전점검 ◦2023년 정밀안전점검
보수·보강 관련자료		◎	◦시설물정보관리 종합시스템(FMS) 보수·보강 ◦전차보고서

8.2.2 설계자료 검토

가. 구조물 현황 및 특성 검토

구 분	구조물 현황 및 제원	비고
상부구조	- 교량형식 : PSC Beam - 시공방법 : 크레인 - 기하학적 형상 - 평면선형 : 곡선(R=2250) - 종단기울기 : (-)0.5263% - 편 경 사 : (-)3.000% - 상부구조 제원 - 경간구성 : L = 210.0m (3@35.0m+3@35.0m) - 폭원구성 : B = 15.75m, 편도 3차선 - 포 장 : ASP포장(T=80.0mm) - 바 닥 판 : T=250mm, 캔틸레버 길이 : 좌 0.954m/우 986m - 거더제원(B×H) : (0.72m×2.20m)	
하부구조	- 교대형식 : 역T형 A1(H=10.541~11.000m), A2(H=8.537~9.000m) - 교각형식 : π 형 - 기둥형상 : 원형(D=2.5m) - 교각높이 : H=20.467~30.595m - 기초형식 - 교대(A1) : MASS Con' c 기초(B=16.763m, L=7.00m) - 교대(A2) : 강관파일기초(L=13.00m, Φ508x12t) - 교각(P1~P5) : 직접기초(B=16.00m, L=8.00m)	
기 타	- 교량받침 : 탄성받침 - 신축이음 : Monocell Joint(A1, A2), Steel Finger Joint(P3) - 난간연석 : 좌·우 - 방호벽(H=1.08m) + 방음벽 - 배수시설 : 알루미늄 배수관(육교형, 하천형) - 점 검 로 : 교각 점검로 설치(P1~P5)	

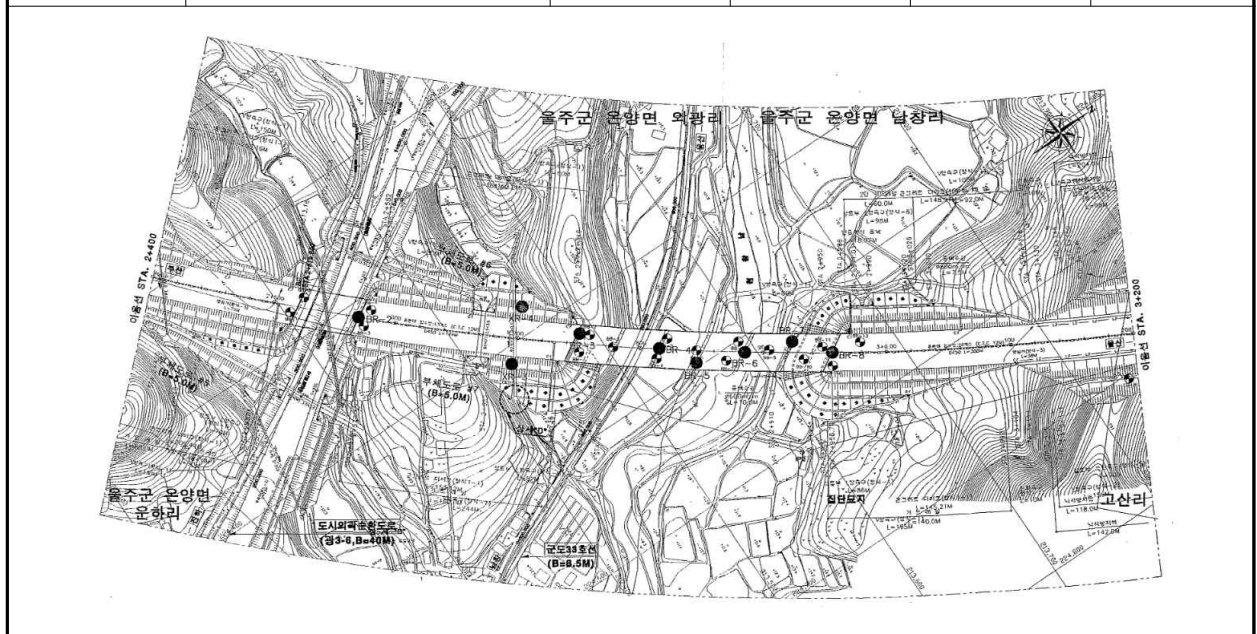
나. 구조계산서 검토

구 분	내 용										
설계기준	■ 도로교 표준시방서(1996, 건설교통부) ■ 콘크리트 표준 시방서(1996, 건설교통부) ■ 도로 설계 요령(1996, 한국도로공사)										
설계방법	■ P.S.C BEAM 바닥판 : 강도 설계법(USD) ■ P.S.C BEAM GIRDER : 허용응력 설계법(WSD) ■ 하부구조 : 강도 설계법(USD) ■ 적용 설계법 - 강도 설계법(USD) : 설계하중이 작용하여 부재가 파괴될때에 콘크리트 압축응력 분포를 알아내어 이에 맞도록 하중계수 (LOAD FACTOR)를 갖고 설계하는 방법 - 허용응력 설계법(WSD) : 철근콘크리트를 탄성체로 보고 재료에 적합한 안전율을 고려한 허용응력을 사용하여 설계하는 방법										
하중조건	■ 강도 설계법 - 극한 하중을 적용 ■ 허용응력 설계법 - 사용 하중을 적용 - 사하중, 크리프, 활하중, 지지점의 부등침하, 온도변화, 풍하중, 건조수축, 지진하중 등										
사용재료	<table><tr><th rowspan="2">하중조건</th><th colspan="2">사용재료</th></tr><tr><th>상부구조</th><th>하부구조</th></tr><tr><td rowspan="2"> ■ 사하중 - 철근콘크리트 : 2.50 t/m³ - A S C O N : 2.30 t/m³ ■ 활하중 - DB-24, DL-24 </td><td> ■ 콘크리트 - fck : 270kg/cm² (바닥판) - fck : 400kg/cm² (주 형) ■ 철 근 - fy : 4,000kg/cm² </td><td> ■ 콘크리트 - fck : 240kg/cm² ■ 철 근 - fy : 3,000kg/cm² </td></tr><tr><td colspan="2"> ■ 콘크리트 탄성계수 : 244,738 kgf/cm² ■ 철 근 탄성계수 : 2,040,000 kgf/cm² </td></tr></table>	하중조건	사용재료		상부구조	하부구조	■ 사하중 - 철근콘크리트 : 2.50 t/m³ - A S C O N : 2.30 t/m³ ■ 활하중 - DB-24, DL-24	■ 콘크리트 - fck : 270kg/cm² (바닥판) - fck : 400kg/cm² (주 형) ■ 철 근 - fy : 4,000kg/cm²	■ 콘크리트 - fck : 240kg/cm² ■ 철 근 - fy : 3,000kg/cm²	■ 콘크리트 탄성계수 : 244,738 kgf/cm² ■ 철 근 탄성계수 : 2,040,000 kgf/cm²	
하중조건	사용재료										
	상부구조	하부구조									
■ 사하중 - 철근콘크리트 : 2.50 t/m³ - A S C O N : 2.30 t/m³ ■ 활하중 - DB-24, DL-24	■ 콘크리트 - fck : 270kg/cm² (바닥판) - fck : 400kg/cm² (주 형) ■ 철 근 - fy : 4,000kg/cm²	■ 콘크리트 - fck : 240kg/cm² ■ 철 근 - fy : 3,000kg/cm²									
	■ 콘크리트 탄성계수 : 244,738 kgf/cm² ■ 철 근 탄성계수 : 2,040,000 kgf/cm²										

다. 지반 및 지질 조사보고서

본 교량의 설계 당시 13개소에 대한 시추조사를 실시하였으며 지표로부터 표토층, 전답토층, 매립층, 퇴적층, 풍화토, 풍화암, 연암 순으로 구성되어 있는 것으로 조사되었으며, 지반조사보고서(부산~울산간 고속도로 민간투자 시설사업 지반조사보고서(제6공구 운화~망양), 1999.10)를 검토한 결과를 요약하면 다음과 같다.

공번	위치(STA.km+m)	지반고	계획고	시추심도	비고
BB-1	2+752 (우 7.5m)	26.71	34.97	10.00	
BB-2	2+760 (좌 7.5m)	29.83	34.92	10.80	
BB-3	2+780 (Center)	26.09	34.82	9.00	
BB-4	2+812 (우 7.5m)	11.05	34.65	8.50	
BB-5	2+820 (좌 7.5m)	11.05	34.61	9.00	
BB-6	2+846 (Center)	11.05	34.47	11.20	
BB-7	2+872 (우 7.5m)	9.78	34.34	10.50	
BB-8	2+880 (좌 7.5m)	10.18	34.29	10.00	
BB-9	2+906 (Center)	10.53	34.15	8.00	
BB-10	2+932 (우 7.5m)	12.86	34.02	4.00	
BB-11	2+948 (좌 7.5m)	15.20	33.92	8.00	
BB-12	2+956 (우 7.5m)	19.63	33.90	6.00	
BB-13	2+979 (좌 7.5m)	21.55	33.76	4.00	



구 분	지 층 특 성
표토층	· 본 조사지역의 BB-1~4, BB-12번공의 최상부인 지표면에서 확인되며, 0.5~4.0m 정도의 두께로 분포한다. 표토층은 소량의 점토, 실트질 모래로 구성되어 있으며, 통일분류법에 의하면 SM으로 분류된다. 색깔은 황갈색을 띠고 있다.
매립층	· 본 조사지역의 BB-5, 6, 10, 11, 13번공의 최상부인 지표면에서 확인되고 있으며, 0.4~2.0m 정도의 두께로 분포한다. 본층은 점토 및 실트섞인 모래로 구성되어 있으며, 통일분류법에 의하면 SM으로 분류된다. 상대밀도는 매우 느슨한 상태로 관찰되고 있다. 색깔은 황갈색을 띠고 있다.
퇴적층	· 퇴적층은 과거 유수의 운반 퇴적작용에 의해 형성된 지층으로서 BB-4~6번공 지역에서는 표토 및 전답토층 하부에서 4.9~9.2m의 두께로 확인되며, 하상에 위치한 BB-7~9번공은 지표면에서부터 6.0~8.5m의 두께로 비교적 두껍게 나타난다. 퇴적층은 소량의 실트질 모래와 자갈 및 호박돌로 구성되어 있으며, 통일분류법에 의하면 GW-GM으로 분류된다. 표준관입시험에 의한 N치는 4/30~50/2정도로 보통조밀 및 매우조밀의 상대밀도에 해당하나, 매우 불규칙하며 전체적으로 자갈, 호박돌이 많은 이유로 다소 과대 측정된 것으로 보인다. 색깔은 황갈색내지 암회색을 띠고 있다.
풍화토층	· 본 조사지역의 기반암이 완전히 풍화되어 원위치에 잔류되어 있는 지층으로서 산비탈면에 위치한 BB-1~3, 13번공 지역에서 1.6~5.3m정도 두께로 나타난다. 풍화토층은 실트질 모래로 구성되어 있으며, 통일분류법에 의하면 SM으로 분류된다. 표준관입시험에 의한 N치는 23/30~50/15 정도로 보통조밀~매우 조밀한 상대밀도를 나타내고 있다. 색깔은 연한 황갈색을 띠고 있다.
풍화암층	· 본 조사지역의 BB-1~4, 11번공에서 기반암이 풍화되어 형성된 지층으로서 지표면하 2.0~5.0m 정도에서 확인되고 있다. 시추시 타격에 의해 실트질 모래와 핵석으로 완전 분해된 상태로 회수된다. 표준관입시험에 의한 N치는 50/10~50/3 정도로 매우조밀한 상대밀도를 나타내고 있다. 색깔은 연한 황갈색-회록색을 띠고 있다.
연암층	· 본 조사지역의 기반암이 부분적으로 풍화되어 형성된 지층으로서 BB-4~13번공 지역의 지표면하 2.0~10.2m 깊이에서 확인되고 있다. 풍화정도는 보통 풍화(M.W)에 속하고 보통강함의 강도를 보이며, 균열 및 절리가 발달되어 있다. 시추 작업시 코아상태는 T.C.R= 14~93%, R.Q.D= 0~23%로 매우 다양한 양상을 보여준다. 암종은 셰일이며, 색깔은 암회색 내지 자색을 띠고 있다.

8.2.3 시설물 점검이력

대상시설물은 2중 시설물로서 2008년 12월 31일 준공 이후 정기적으로 안전점검이 시행되었으며 그 결과에 의한 유지관리가 실시되고 있는 상태이다.

【표 8.2.2】 남창천교(울산) 점검이력사항

구분		점검기간	점검기관	상태 등급	주요점검·진단내용
1	정기안전점검	2025.03.03 ~2025.06.30	한국도로공사	양호	· 교면포장 시공이음부 균열 등 · 배수시설 유도배수관 위치 불량, 유도배수홈통 이물질 퇴적 등 · 난간 방호벽 균열, 백태, 균열부백태, 접속부 침하, 방음벽 방음판 굽힘 등 · 신축이음 후타콘크리트 균열, 본체 부식, 유간토사퇴적, 고무재 파손 등 · 교량받침 받침몰탈 균열 등 · 바닥판 균열, 지점부 박락 우려, 균열부백태, 종방향 이음부 누수 및 백태 등 · 거더 복부 균열 등 · 2차부재 / 가로보 백태, 균열부백태 등 · 교대 균열, 균열부백태, 박리, 하부 누수 흔적 등 · 교각 코핑부 균열 등 · 점검시설 점검로 출입문 개폐불량 등
2	정기안전점검	2024.09.01 ~2024.12.30	한국도로공사	양호	거더 : 망상균열, 파손 바닥판 : 균열, 망상균열, 균열부백태, 백태 교량받침 : 플레이트 부식 및 도장 박리, 균열, 망상균열, 스토퍼 밀착 교대 : 균열, 균열부백태, 표면오염, 체수흔적 교각 : 균열, 망상균열, 파손, 재료분리, 표면오염 교면포장 : 시공이음부 균열, 보수 불량 신축이음 : 본체 부식, 고무재 파손, 하부 누수, 유간토사퇴적, 후타콘크리트 균열 2차부재 : 균열부백태 배수시설 : 집수구 이물질 퇴적 난간 및 연석 : 균열, 백태, 철근노출, 접속부 단차, 방음판 변형 및 파손 점검시설 : 상태 양호
3	2중성능평가	2024.03.11 ~2024.12.23	(주)명성엔지니어링	B등급	· 안전성능평가 결과, 성능평가점수 0.194, 등급 b로 평가 · 내구성능평가 결과, 성능평가점수 0.274, 등급 b로 평가 · 사용성능평가 결과, 성능평가점수 0.511, 등급 d로 평가 · 종합성능평가 결과, 성능평가점수 0.250, 등급 B로 평가

【표 8.2.2】 남창천교(울산) 점검이력사항(계속)

구분		점검기간	점검기관	상태 등급	주요점검·진단내용
4	정기안전점검	2024.03.01 ~2024.06.30	한국도로공사	양호	교면포장 패임, 보수불량, 시공이음부 균열 등 배수시설 배수관 고정대 파손, 유공관 길이 부족 등 난간 및 연석 균열, 긁힘, 백태 등 신축이음 후타콘크리트 균열, 고무재 파손, 하부누수, 유간토사퇴적 등 교량받침 플레이트 부식, 스토퍼 밀착 등 바닥판 균열, 망상균열, 백태, 박락, 재료분리, 표면오염 등 거더 균열, 표면오염 등 교대 균열, 표면오염 등 교각 균열, 망상균열, 들뜸, 박리, 박락, 체수흔적 등
5	정기안전점검	2023.03.06 ~2023.06.05	자체수행	양호	· 교면포장 ASP 패임, ASP 보수불량, ASP 시공이음 불량 등 · 난간중분대 균열(cw=0.3mm 미만, 이상), 긁힘, 백태 등 · 배수시설 배수관 고정대 파손, 유공관 길이 부족 · 신축이음 후타재 균열(cw=0.3mm미만), 고무재 파손, 하부누수, 유간토사퇴적 등 · 바닥판 균열(cw=0.3mm미만), 망상균열, 백태, 박락, 재료분리, 표면오염 등 · 거더 균열(cw=0.3mm미만), 표면오염 등 · 교량받침 플레이트 부식, 스토퍼 밀착 등 · 하부구조 교대 균열(cw=0.3mm미만), 표면오염 · 하부구조 교각 균열(cw=0.3mm미만, 이상), 망상균열, 들뜸, 박리, 박락, 체수흔적 등 · 점검시설 점검통로 앵커볼트 노출길이 부족 등
6	정밀안전점검	2023.02.20 ~2023.12.22	(주)엠케이에스 이	B등급	-교면포장 시공이음 균열, 보수불량 -방호벽 균열(0.3mm미만, 0.3mm이상), 백태, 철근노출, 단차, 방수관 파손, 고정대 변형 -배수시설 상태양호 -신축이음 후타재 균열, 망상균열, 본체 고무재 이격 및 파손, 하부누수, 유간토사퇴적 -바닥판 균열(0.3mm미만), 망상균열, 균열부백태 -거더 망상균열, 파손 -가로보 균열부백태 -교량받침 Plate부식 및 도장박리, 균열(0.3mm미만), 망상균열, 스토퍼 밀착 -교대/교각 균열(0.3mm미만), 망상균열, 균열부백태, 파손, 재료분리, 표면오염, 체수흔적
7	정기안전점검	2022.09.05 ~2022.09.30	자체수행	양호	전반적으로 상태가 양호함 등 세부결과 보고서 참고
8	정기안전점검	2022.05.12 ~2022.06.14	자체수행	양호	전반적으로 상태가 양호함, 세부결과 보고서 참고

【표 8.2.2】 남창천교(울산) 점검이력사항(계속)

구분		점검기간	점검기관	상태 등급	주요점검·진단내용
9	정기안전점검	2021.06.28 ~2021.06.28	자체수행	양호	· 거더 : 균열, 망상균열, 파손, 재료분리 · 2차 부재 : 균열, 재료분리, 파손 · 바닥판 : 균열, 망상균열, 박락, 배부름 · 교량받침 : 받침몰탈 균열(cw=0.3mm미만), 도장탈리, 받침 본체 밀림 · 하부구조(교대) : 균열, 망상균열 · 하부구조(교각) : 균열(cw=0.3mm미만, 이상), 망상균열, 박리, 박락, 파손, 굽힘, 표면오염 · 신축이음 : 강재 부식, 차수판 볼트 체결 불량, 차수판 볼트 탈락, 유간 토사 퇴적 · 교면포장 : ASP 패임, 갓길 이물질 퇴적 · 난간연석 : 균열(cw=0.3mm미만, 이상), 균열부 백태, 박락
10	정밀안전점검	2021.03.03 ~2021.12.22	(주)엠케이에스 이	B등급	-교면포장 시공이음 균열 -방호벽 균열(폭 0.3mm미만, 0.3mm이상), 백태 -신축이음 고무재 파손, 하부 누수, 후타재 균열(0.3mm미만), 유간토사퇴적 -바닥판 균열(0.3mm미만), 망상균열, 백태 -거더 망상균열, 파손 -교량받침 Plate부식, 스토퍼 밀착, 몰탈 균열 -교대/교각 균열(폭 0.3mm미만, 0.3mm이상), 망상균열, 박리, 박락, 재료분리, 표면오염
11	정기안전점검	2020.08.12 ~2020.08.12	자체수행	양호	· 신축이음 유간 토사 퇴적
12	정기안전점검	2020.06.30 ~2020.06.30	자체수행	양호	양호함
13	정기안전점검	2019.05.09 ~2019.05.09	자체수행	양호	양호함
14	정밀안전점검	2019.03.19 ~2019.12.22	한국시설기술단 (주)	B등급	-바닥판 : 균열(폭 0.3mm미만), 망상균열, 균열부백태, 백태, 파손 -PSCI 거더 : 망상균열, 파손, 재료분리 -콘크리트 가로보 : 균열부백태 -교대 : 균열(폭 0.3mm미만), 백태, 표면오염 -교각 : 균열(폭 0.3mm미만, 이상), 망상균열, 박리, 재료분리, 굽힘, 표면오염, 체수 -교량받침 : 받침 플레이트 부식, 스토퍼 밀착, 받침몰탈 균열(폭 0.3mm미만), 받침몰탈 망상균열 -신축이음 : 누수, 유간토사퇴적, 고무재 열화, 후타재 망상균열, 차수판 볼트탈락 -방호벽 및 중앙분리대, 방음벽 : 균열(폭 0.3mm미만, 이상), 균열부백태, 백태, 단차 -점검시설 : 앵커볼트 절단흔적, 연단거리 부족, 앵커볼트 매입길이 부족

【표 8.2.2】 남창천교(울산) 점검이력사항(계속)

구분		점검기간	점검기관	상태 등급	주요점검·진단내용
15	2중성능평가	2019.03.19 ~2019.12.22	한국시설기술단 (주)	B등급	-바닥판의 균열, 망상균열, 균열부백태, 파손, 거더의 망상균열, 파손, 재료분리, 가로보의 균열부백태, 교대 및 교각의 균열, 망상균열, 백태, 박리, 재료분리, 굽힘, 교량받침의 플레이트 부식, 스톱퍼 밀착, 받침몰탈 균열, 신축이음의 누수, 유간토사퇴적, 고무재 열화, 후타재 망상균열, 방호벽의 균열, 균열부백태, 단차, 점검시설의 앵커볼트 절단흔적 등이 조사됨. -내구성시험결과, 내구성저하요인은 조사되지 않았으며, 구조해석 검토결과, 안전성을 확보하고 있음. -안전성능평가 결과(B), 내구성능평가 결과(B), 사용성능평가 결과(B) -종합평가 결과 “일부 부재에 경미한 결함이나 내구성 저하 가능성이 조사되었으며, 외부 환경조건 등을 고려하여 진행 여부를 지속 관찰하고 보수 여부를 결정하여야 하는 성능 수준”인 “B등급”으로 평가됨.
16	정기안전점검	2018.08.08 ~2018.08.08	자체수행	양호	- 양호함
17	정기안전점검	2018.04.19 ~2018.04.19	자체수행	양호	- 양호함
18	정밀안전점검	2017.10.16. ~2017.12.22	자체수행	양호	· 바닥판 균열, 망상균열, 균열부 백태 · 거더 인양홀 주변 파손, 균열 · 하부구조 균열 및 망상균열, 표면오염 · 교량받침 Plate 도장탈리, 탄성패드 밀림 · 신축이음 차수판 볼트체결불량 · 방호벽 균열부 백태
19	정기안전점검	2017.11.10 ~2017.11.10	자체수행	양호	- 양호함
20	정기안전점검	2017.06.19 ~2017.06.19	자체수행	양호	- 양호함
21	정기안전점검	2016.09.22. ~2016.09.22	자체수행	양호	- 양호함
22	정기안전점검	2016.05.17 ~2016.05.17	자체수행	양호	- 양호함

【표 8.2.2】 남창천교(울산) 점검이력사항(계속)

구분		점검기간	점검기관	상태 등급	주요점검·진단내용
22	정밀안전점검	2015.05.27. ~2015.12.22	(재)한국 재난연구원	B등급	바닥판 하면 : 균열(cw=0.3mm미만), 망상균열, 균열부백태, 박락, 배부름, 백태, 파손 등/거더 : 균열(0.3mm미만), 망상균열(0.3mm미만), 인양홀 파손, 재료분리/가로보 : 균열(cw=0.3mm미만), 재료분리, 파손/교대 및 교각 : 균열(cw=0.3mm미만), 균열(cw=0.3mm이상), 망상균열, 굽힘, 재료분리 등 신축이음 : 후타재균열, 유간토사퇴적, 차수판 볼트체결불량, 강재부식 등/방호벽 : 균열(cw=0.3mm미만), 균열(cw=0.3mm이상), 박리, 박락, 철근노출, 백태/배수시설 : 상태양호/교량받침 : 받침물탈균열, 도장탈리, 받침본체밀림
23	정기안전점검	2015.03.20 ~2015.03.20	자체수행	양호	- 거더 균열
24	정기안전점검	2014.10.30 ~2014.10.30	자체수행	양호	양호
25	정기안전점검	2014.05.21 ~2014.05.21	자체수행	양호	양호
26	정밀안전점검	2013.10.01 ~2013.12.03	자체수행	A등급	- 거더 균열, 벽체 균열
27	정기안전점검	2013.06.07 ~2013.06.07	자체수행	양호	양호
28	정기안전점검	2012.10.19 ~2012.10.19	자체수행	양호	양호
29	정기안전점검	2012.04.13 ~2012.04.13	자체수행	양호	양호
30	정기안전점검	2011.10.12 ~2011.10.12	자체수행	양호	양호
31	정기안전점검	2011.05.04 ~2011.05.04	자체수행	양호	양호함
32	정기안전점검	2010.07.07 ~2010.12.08	자체수행	양호	양호함
33	정기안전점검	2009.08.04 ~2009.11.25	-	양호	이상없음
34	정기안전점검	2009.03.06 ~2009.06.30	-	양호	이상없음

8.2.4 전차 정밀안전점검 실시결과(2023년12월)

가. 외관조사결과

구분	정밀안전점검 결과	비고
교면포장	◦교면포장에 대한 외관조사 결과, 포장부 3차선 갓길측으로 시공이음 균열이 관찰되고 3경간에 아스콘 보수불량이 발생한 것으로 조사되었다.	
방호벽	◦방호벽에 대한 외관조사 결과, 균열(0.3mm미만, 0.3mm이상), 백태, 철근노출, 접속부(A1, A2) 단차, 방음판 파손 및 고정대 변형이 발생한 것으로 조사되었다.	
배수시설	◦배수시설에 대한 외관조사결과, 상부에 설치된 집수구 및 하부 배수관은 전반적으로 양호한 상태로 조사되었다.	
신축이음	◦신축이음에 대한 외관조사 결과, 본체 고무재 이격 및 파손이 발생하여 하부 누수가 조사되었으며, 후타재 균열(0.3mm미만), 망상균열, 유간 토사퇴적, 차수관 볼트탈락이 발생한 것으로 조사되었다.	
바닥판	◦바닥판에 대한 외관조사결과, 균열(0.3mm미만), 망상균열, 균열부백태, 백태가 발생한 것으로 조사되었다.	
거더	◦거더에 대한 외관조사 결과, 지점 북부에서 망상균열(0.3mm미만), 거더(S6 G7) 하단에서 파손이 조사되었다.	
2차부재	◦가로보에 대한 외관조사 결과, 5경간에서 균열부백태가 1개소 조사되었다.	
교량받침	◦교량받침에 대한 외관조사결과, Plate 부식 및 도장박리, 물탈 및 콘크리트 균열(0.3mm미만), 망상균열, 스토퍼 밀착이 발생한 것으로 조사되었다. 본 교량의 가동받침의 이동량 산정시 온도변화는 보통지방을 고려하여 -5℃~+35℃ 설계하였으며 설계 시 고려한 온도를 기준으로 교량받침 여유량 검토결과 온도 변화에 따른 가동여유량을 확보하고 있는 것으로 측정·검토되었다.	
교대	◦교대에 대한 외관조사 결과, 신축이음(A1, A2) 하부누수로 표면오염, 체수 흔적이 발생하였으며, 균열(0.3mm미만), 균열부백태가 조사되었다.	
교각	◦교각에 대한 외관조사 결과, 균열(0.3mm미만), 망상균열, 파손, 재료분리, 표면오염이 발생한 것으로 조사되었다.	
기초	◦남창천교(울산)의 설계도서 검토결과, 기초형식은 강관파일기초(A1, A2), 직접기초(P1~P5)로 시공된 것으로 검토되었으며, 점검일 현재 기초는 노출 없이 매립되어 외관조사는 불가한 것으로 조사되었다.	
교량 점검시설	◦교량 점검시설에 대한 외관조사 결과, 점검통로의 브라켓 및 앵커볼트, 난간, 발판 등은 손상이 발생하지 않은 건전한 상태인 것으로 조사되었다.	
공중이 이용하는 부위	◦추락방지시설 (교량 점검시설)	
	◦도로포장 (교면포장, 보도부)	
	◦도로부 신축이음부 (신축이음)	

나. 내구성 조사 및 시험결과

시 험 명	시험부위		시험 결과		비 고
			측정결과	설계기준	
비파괴 강도 (MPa)	상부구조	바닥판	27.7 ~ 28.7	27.0	■ 설계강도 이상(양호)
	하부구조	교대 및 교각	26.1 ~ 27.1	24.0	
탄산화 잔여깊이 (mm)	상부구조	탄산화깊이	1.6 ~ 2.5	a등급	■ 탄산화 잔여깊이 30mm이상 ■ 탄산화에 의한 내구성저하 없음
		잔여깊이	32.4 ~ 33.5	a등급	
	하부구조	탄산화깊이	1.9 ~ 5.6	a등급	
		잔여깊이	40.1 ~ 71.4	a등급	
종합 평가	■ 비파괴강도 측정결과, 설계기준강도를 상회하는 것으로 측정·검토됨. 건전부와 비건전부 비교결과 비건전부의 강도저하는 있으나 설계기준강도 100%이상으로 강도부족에 의한 내구성저하는 없는 것으로 분석됨. ■ 탄산화시험결과, 상부구조 및 하부구조는 탄산화 잔여깊이는 30mm이상으로 상태평가 기준 “a” 등급으로 조사되어 탄산화에 대한 철근부식 발생 우려는 없는 것으로 판단됨.				

다. 종합평가 및 안전등급 지정

구조물명	상태평가 결과		안전성평가 결과		종합평가 결과
	환산결합도점수	기준	S·F	기준	
남창천교(울산)	0.193	B	—	—	B
종합평가	•안전등급은 상태평가 결과와 안전성평가 결과 중 낮은 등급을 안전등급으로 지정하나 금회 실시한 정밀안전점검에서는 안전성평가(정밀안전진단 과업)를 실시하지 않아 안전등급은 B등급 “보조부재에 경미한 결함이 발생하였으나 기능발휘에는 지장이 없으며 내구성 증진을 위하여 일부의 보수가 필요한” 로 지정되었다.				

라. 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.

마. 보수·보강 방안 및 개략공사비

점검부위	결합 및 손상내용	손상물량	보수물량	단위	보수·보강(안) 공법	단가 (천원)	개략공사비 (천원)	우선 순위	비고
교면포장	보수불량	0.12	1.00	m ²	소파보수	120	120	3	
방호벽	균열(0.3mm미만)	30.00	7.50	m/m ²	표면보수	65	487	3	
	균열(0.3mm이상)	7.80	7.80	m	주입보수	80	624	1	
	백태	0.43	1.00	m ²	표면보수	65	65	3	
	철근노출	0.03	1.00	m ²	철근방청+단면보수	270	270	1	
신축이음	고무재 이격, 파손	15.00	A1: 15.75m A2: 15.75m	m	신축이음 교체 A1(No.80)	1,400	22,050	1	
	하부 누수	15.60		m	신축이음 교체 A2(No.50)	1,200	18,900	1	
	유간토사퇴적	6.00	15.00	m	청소	20	300	2	P3
	차수판 볼트탈락	3	3	EA	볼트 재설치	100	300	3	
바닥판	균열(0.3mm미만)	27.70	6.93	m/m ²	표면보수	65	450	3	
	망상균열	309.44	464.16	m ²	표면보수	65	30,170	3	
	균열부 백태	1.60	1.00	m/m ²	표면보수	65	65	3	
	백태	0.85	1.28	m ²	표면보수	65	83	3	
거더	망상균열	2.25	3.38	m	표면보수	65	219	3	
	파손	0.04	1.00	m ²	단면보수	240	240	2	
가로보	균열부 백태	0.40	1.00	m/m ²	표면보수	65	65	3	
교량받침	Plate 부식, 도장박리	46	46	EA	채도장	80	3,680	2	
교대	균열(0.3mm미만)	5.50	1.38	m/m ²	표면보수	65	89	3	
	균열부백태	1.50	1.00	m/m ²	표면보수	65	65	3	
교각	균열(0.3mm미만)	86.80	21.70	m/m ²	표면보수	65	1,410	3	
	망상균열	36.00	54.00	m ²	표면보수	65	3,510	3	
	재료분리	1.52	2.28	m ²	단면보수	240	547	2	
	파손	0.02	1.00	m ²	단면보수	240	240	2	
순 공 사 비							83,949		
제경비(순공사비×0.5)							41,975		
총 공 사 비							125,924		

※ 상기 개략공사비는 실시설계시 공법선정, 단가변동 및 현장여건 상 변동될 수 있음.

바. 종합결론

1) 남창천교(울산)는 준공 후 15년이 경과된 PSC Bema 교량으로 금회 정밀안전점검결과 상부구조(바닥판, 거더)는 균열(0.3mm미만), 망상균열, 균열부백태, 백태가 발생하고 하부구조(교대, 교각)에서 균열(0.3mm미만), 망상균열, 균열부백태, 재료분리, 파손, 표면오염 및 체수흔적이 조사되었다. 교량받침은 Plate 부식, 몰탈 및 콘크리트 균열(0.3mm미만), 스토퍼 밀착이 발생하였으며, 기타부재에서 교면포장 시공이음균열, 보수불량, 방호벽 균열(0.3mm미만, 0.3mm이상), 백태, 철근노출, 단차 등의 손상이 조사되어 손상부에 대한 적절한 보수가 요구된다.

또한, 신축이음(A1, A2)는 공용기간 증가에 의한 노후화로 본체 고무재 이격 및 파손이 조사되었으며, 손상부로 표면수가 유입되어 하부누수가 발생하고 2차 손상으로 콘크리트 부재의 표면오염, 교량받침 Plate 부식 등의 손상을 유발하고 있어 신축이음 교체가 요구된다.

2) 내구성시험 결과, 반발경도법에 의한 비파괴 강도는 100%를 상회하는 것으로 측정되어 강도저하는 없는 것으로 판단되고 탄산화 시험은 모든 측정부위에서 탄산화 잔여깊이가 30mm이상으로 탄산화에 의한 내구성 저하는 발생하지 않은 것으로 검토되었다.

3) 따라서, 본 교량은 「보조부재에 경미한 결함이 발생하였으나 기능발휘에는 지장이 없으며 내구성 증진을 위하여 일부의 보수가 필요한 상태」인 “B등급”으로 평가 되었으며, 금회 점검시 조사된 손상·결함부에 대하여 보수를 시행한다면 공용상의 문제는 없을 것으로 판단되고 시설물 등급의 상향 또는 현 상태의 등급을 지속적으로 유지할 수 있을 것으로 판단된다.

4) 정밀안전진단 및 시설물의 사용제한의 필요성 여부

－ 금회 정밀안전점검 실시결과 시설물의 사용제한 필요 없는 것으로 판단된다.

5) 유지관리시 특별한 관리가 요구되는 사항

－ 주요부재(바닥판, 거더, 교대/교각) 균열의 진전 및 추가 발생유무
－ 신축이음(A1, A2) 하부누수로 인한 주변 부재 손상 발생 유무

6) 기타 필요한 사항

－ 없음

8.2.5 시설물 보수 이력

【표 8.2.3】 남창천교(울산) 보수이력사항

번호	공사명	공사 구분	보수보강공사 부위	설계자	시공자
	공사기간		공사내역	공사비(천원)	책임기술자
1	부산울산고속도로 보수공사	보수	방호벽	(주) 엠케이에스이	태정산업개발 (주)
	2024-05-13 ~ 2024-08-30		단면보수 등	520	이선우
3	2022년 울산지사 관내 시설물 연간 유지보수공사	보수	교각	(주)엠케이에스 이	진양건설(주)
	2022-01-03 ~ 2022-12-31		주입보수	2,000	이재명
4	2019년 구조물 정밀안전진단 및 점검결함사항 보수공사	보수	바닥판 외	정도엔지니어 링	지엘부
	2020-08-28 ~ 2020-12-28		표면보수 등	2,968	조재성

FMS상 이외에 주기적으로 일상적인 보수가 실시되고 있는 것으로 확인되었다.

8.2.6 시설물의 내진설계 여부 확인

남창천교(울산)는 2008년 준공된 교량으로 준공도서 및 시설물관리대장(FMS) 등을 검토한 결과 내진설계가 적용된 교량인 것으로 확인되었다.

적용유무				내진설계								비고									
내진설계 적용				- 시설물관리대장(FMS)에 내진설계 적용으로 표기됨																	
시설물번호				관리번호		시설물명		노선		시설물분류											
								구분		세부노선		시설물종류		시설물종별		시설물구분		SOC성능평가대상			
BR2008-0001009						남창천교(울산)		고속국도		고속국도65호선		1층시설물에 해당하지 않는 연장 100미터이상의 교량		2층		교량		유			
주소 (시,도) (시,군,구) (읍,면,동) (리,번지 등 주소)						관리주체		관리주체구분				소유자		소유자구분							
울산광역시 울주군 온양읍 외관리 30-23						부산울산고속도로(주)		공공		민간		국토해양부		공공		민간					
								중앙부처	지자체	(국가/지방)공기업	Y			중앙부처	지자체	(국가/지방)공기업					
								사업계획 승인일						준공 (사용승인)일		하자담보책임 만료일		2. 상세재원		3. 안전점검 및 정밀안전진단 이력	
2008년 12월 31일						2014년 12월 31일		유		유		유				1119_008.jpg IMG_8118.JPG					
설계기간				설계자				공사기간				시공자				총공사비(백만원)					
1997-12-27 ~ 1999-10-11				정도엔지니어링				2001-11-29 ~ 2008-12-31				GS건설(주)				7,504					
내진정보		내진설계 대상 유무				내진설계 적용 유무				적용내진설계기준				내진성능평가 실시 유무				내진보강 유무			
		불명				적용								불명				불명			
영21조대상		감리기간				감리자(책임감리원)				사업주체(발주자)				공사명				공사감독·공사관리관			
아니오										부산울산고속도로(주)				부산울산고속도로 민간투자사업 건설공사				한국도로공사			
기타 기본현황																					
작성일				작성자				최종 수정일				최종 수정자									
2008년 12월 18일				부산울산고속도로(주) (인)				2019년 11월 26일				박준형									
비고																					
설계 조건		☞ 해석방법 - 복합모드 스펙트럼 해석																			
		☞ 내진설계 상수 - 내진등급 : 내진 1등급 - 지진구역계수 : 0.110 - 가속도계수 : 0.154 - 지반종류 : II지역 (S=1.20) - 위험도계수 1.4(1,000년 재현주기)																			
		☞ 보강탄성받침 적용																			

8.2.7 시설물의 용도변경 여부 확인

FMS(시설물정보종합관리시스템) 상에 용도변경 이력은 없는 것으로 확인되었다.

8.2.8 주변환경 및 하중변화

남창천교는 울산광역시 울주군 온양읍 외광리에 위치하고 광청로(S2) 및 남창천(S4, S5)를 횡단하는 교량이며, 인접하여 온양IC 및 TG가 위치하고 있다.

FMS(시설물통합정보관리시스템 fms.or.kr) 및 관리주체인 부산울산고속도로(주)에 보관된 준공관련자료를 검토한 결과, 준공시 고려되었던 하중(점검시설) 이외의 추가하중은 없는 것으로 검토되었으며, 향후 본 교량에 부속시설 설치시 그에 따른 구조검토를 실시하여 하중변화에 따른 교량의 안정성을 확보하여야 할 것이다.

또한, 준공도면 및 기 실시되었던 점검자료를 검토한 결과 준공시와 점검일현재의 교량 주변 현황의 변화는 없는 것으로 검토되었다.



【사진 8.2.1】 주변환경 및 하중변화 전경

8.2.9 수집자료 검토결과 및 점검방향 설정

【표 8.2.4】수집자료 검토결과 및 점검방향 설정

구 분	수집 자료	자료분석 결과	진단과업 진행방향
건 설 관 련 자 료	◇ 준공도서 있음 - 구조계산서 - 준공도면	◇ 준공도서(구조계산서, 도면, 보고서 등)는 설계 당시 기준에 준하여 작성된 것으로 확인됨.	◇ 현장조사 시 부재치수를 실측하여 준공도면과 비교, 검토 ⇒ 치수가 상이할 경우 금회 점검시 반영하여 과업 진행 ◇ 부속시설, 추가하중 변화 확인
유 지 관 리 자 료	◇ 점검 이력 - 2009년 ~ 2022년 (정기, 정밀점검) - 정밀안전점검 보고서 (2023년 12월) ◇ 보수·보강 이력 - 시설물정보관리종합시스템(FMS) 및 전차 점검보고서 보수 및 점검이력	◦ 교면포장 시공이음 균열, 패임 ◦ 방호벽 균열(폭 0.3mm미만, 0.3mm이상), 백태, 단차 ◦ 배수시설 상태양호 ◦ 신축이음 고무재 이격, 파손, 하부 누수, 후타재 균열(0.3mm미만), 유간토사퇴적 ◦ 바닥판 균열(0.3mm미만), 망상 균열, 백태 ◦ 거더 망상균열, 파손 ◦ 교량받침 Plate부식, 스토퍼 밀착, 몰탈 균열(0.3mm미만) ◦ 교대/교각 균열(폭 0.3mm미만, 0.3mm이상), 망상균열, 박리, 박락, 재료분리, 표면오염 ◇ FMS상 등재된 보수이력 외에 주기적인 보수가 실시되고 있는 것으로 확인됨	◇ 이전 안전점검에서 조사된 주요손상의 진전 및 심화, 추가 발생 확인 ◇ 외관조사시 발생한 손상에 대하여 보수 및 유지관리를 취할 수 있는 방향으로 과업 시행 ◇ 구조물의 용도 및 구조변경 등에 대한 이력조사를 실시하여 안전성 확보 여부 확인 ◇ 보수·보강 이력사항에 기록되지 않은 사항에 대하여 주의깊은 점검을 실시 ◇ 주요 보수사항에 대한 보수부 점검 및 재손상 발생 유무 파악

8.3 현장조사

8.3.1 개요

대상시설물에 대한 자료수집 및 현장조사결과를 토대로 정밀조사를 실시하기 위하여 도보 및 사다리, 굴절작업차, 드론을 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~S6	도보 및 굴절작업차, 드론	2025.03.24.~2025.12.17.	
			
도보점검 작업전경		굴절작업차 작업전경	
			
비파괴시험(반발경도)		비파괴시험(탄산화시험)	

【사진 8.3.1】 근접조사를 위한 장비 사용 전경

8.3.2 현장조사 결과

가. 바닥판하면

1) 부재의 개요

- 남창천교(울산)은 P.S.C Beam Girder형식의 6경간으로 이루어져 있으며, 연장은 약 L=210.00m, 폭 15.75m로 바닥판은 철근콘크리트로 시공되어있다.
- 바닥판하면에 대한 현장조사는 도보 및 굴절작업차, 드론으로 근접조사를 실시하였다.



【사진 8.3.2】 바닥판하면 전경

2) 현장조사 결과

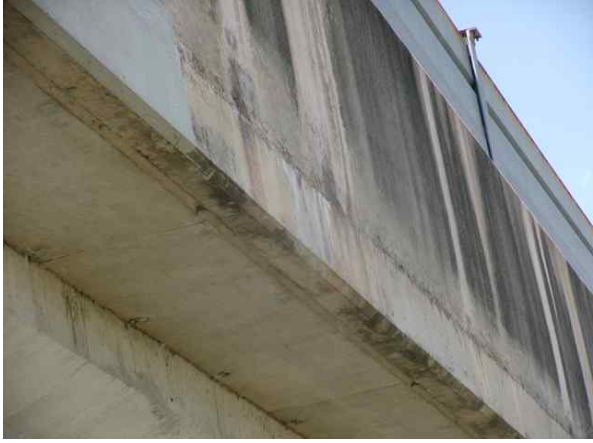
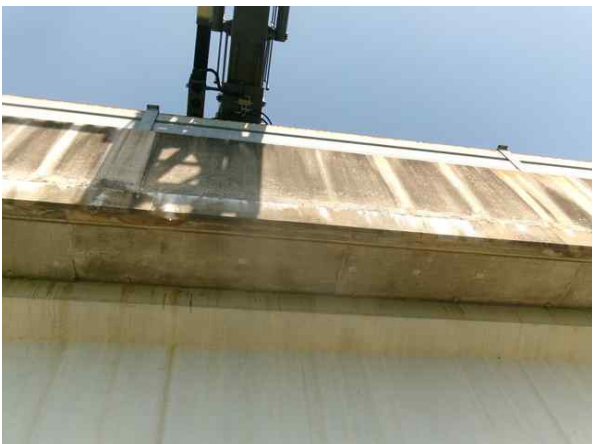
- 바닥판하면 현장조사 결과, 균열(0.3mm미만), 망상균열, 균열부 백태, 백태, 파손 등의 손상이 조사되었다.

【표 8.3.1】 바닥판하면 현장조사 결과

구분	균열(0.3mm미만) (m/개소)		망상균열 (m²/개소)		균열부 백태 (m²/개소)		백태 (m²/개소)		파손 (m²/개소)	
S1	9.50	6	44.19	17	—	—	0.20	1	—	—
S2	—	—	225.00	10	—	—	—	—	—	—
S3	10.20	26	48.00	8	0.04	1	1.55	7	0.04	1
S4	3.00	2	—	—	—	—	—	—	—	—
S5	2.90	7	2.25	1	0.40	4	—	—	—	—
S6	4.80	4	—	—	—	—	3.60	3	—	—
합계	30.40	45	319.44	36	0.44	5	5.35	11	0.04	1

			
손상현황	• S1 망상균열(2.0m×1.5m)	손상현황	• S1 백태(0.2m×1.0m)
원 인	• 건조수축 및 거푸집 조기탈거 등	원 인	• 외기영향, 수분 침투 등
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 표면처리
			
손상현황	• S2 망상균열(15.0m×1.5m)	손상현황	• S3 균열(0.3mm미만)
원 인	• 건조수축 및 거푸집 조기탈거 등	원 인	• 건조수축 및 온도변화 등
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 표면처리
			
손상현황	• S3 균열부 백태	손상현황	• S3 망상균열(6.0m×1.0m)
원 인	• 외기영향, 수분 침투 등	원 인	• 건조수축 및 거푸집 조기탈거 등
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 표면처리

【사진 8.3.3】 바닥판하면 손상현황

			
손상현황	• S3 백태(0.5m×0.6m)	손상현황	• S3 파손(0.2m×0.2m)
원 인	• 외기영향, 수분 침투 등	원 인	• 공용 중 외부충격 등
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 단면보수
			
손상현황	• S5 균열(0.3mm미만)	손상현황	• S5 망상균열(6.0m×1.0m)
원 인	• 건조수축 및 온도변화 등	원 인	• 건조수축 및 거푸집 조기탈거 등
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 표면처리
			
손상현황	• S6 균열(0.3mm미만)	손상현황	• S6 백태(0.5m×6.0m)
원 인	• 건조수축 및 온도변화 등	원 인	• 외기영향, 수분 침투 등
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 표면처리

【사진 8.3.3】 바닥판하면 손상현황(계속)

3) 기 점검 결과 비교

- 전회 점검과 비교결과, 기존손상인 균열(0.3mm미만), 망상균열, 균열부 백태, 백태 등의 손상이 확인되었고, 금회 점검에서 균열(0.3mm미만), 망상균열, 백태 등의 손상이 추가로 조사되었으며, 신규손상으로 파손 손상이 조사되었다.

【표 8.3.2】 바닥판하면 기 점검 결과 비교

구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
바닥판 하면	균열(0.3mm미만)	m	27.70	24	30.40	45	▲ 2.70	신규손상
	망상균열	m ²	309.44	35	319.44	36	▲ 10.00	신규손상
	균열부 백태	m ²	1.60	4	0.44	5	▼ 1.16	단위변환
	백태	m ²	0.85	2	5.35	11	▲ 4.50	신규손상
	파손	m ²	—	—	0.04	1	▲ 0.04	신규손상

4) 검토의견

- 바닥판하면에서 조사된 균열(0.3mm미만), 망상균열의 경우 건조수축 및 거푸집 조기탈거, 온도변화 등 복합적인 원인에 의한 손상으로 판단되며, 구조적인 영향을 미치는 손상은 아니나 부재의 내구성 확보 차원의 표면처리 등의 적절한 보수를 실시하는 것이 바람직할 것으로 사료된다.
- 조사된 백태, 균열부 백태의 경우 건조수축, 온도변화, 습기흡착 및 우수유입 등 복합적인 원인에 의한 손상으로 판단되며, 구조적인 영향을 미치는 손상은 아니나, 부재의 내구성 확보 차원의 표면처리 등의 적절한 보수를 실시하는 것이 바람직할 것으로 사료된다.
- 조사된 파손의 경우 신축이음 교체공사 당시의 진동 및 충격에 의한 손상으로 판단되며, 우수유입에 의한 철근부식 등의 2차 손상은 확인되지 않았으나 손상의 위치상 철근부식 등 2차 손상이 발생할수 있으므로 내구성확보를 위한 적절한 보수가 필요하다고 판단된다.

나. P.S.C Beam Girder

1) 부재의 개요

- 바닥판으로부터 전달되는 상부하중을 지지하고 교량받침으로 하중을 전달하는 역할을 하는 거더는 P.S.C Beam Girder형식의 7열 6경간, 연장은 약 L=210.0m 폭 15.75m(편도 2차로)로 시공되었다.
- 거더에 대한 현장조사는 도보 및 굴절작업차, 드론으로 근접조사를 실시하였다.



【사진 8.3.4】 거더 전경

2) 현장조사 결과

- 거더에 대한 현장조사 결과, 망상균열 등의 손상이 조사되었다.

【표 8.3.3】 거더 현장조사 결과

구분	망상균열 (㎡/개소)	
S1	—	—
S2	—	—
S3	—	—
S4	—	—
S5	2.25	1
S6	—	—
합계	2.25	1

			
손상현황	• S5-G7 망상균열(0.5m×4.5m)	손상현황	• S1 거더 외관상태 양호
원 인	• 건조수축 및 거푸집 조기탈거 등	원 인	—
조치방안	• 표면처리	조치방안	—

【사진 8.3.5】 거더 손상현황

3) 기 점검 결과 비교

- 전회 점검과 비교결과, 기존손상인 망상균열이 조사되었으며, 금회 점검에서 파손 손상에 대한 보수가 실시된 것으로 확인되었다.

【표 8.3.4】 거더 기 점검 결과 비교

구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
거더	망상균열	m ²	2.25	1	2.25	1	— —	변동없음
	파손	m ²	0.04	1	—	—	▼ 0.04	보수실시

4) 검토의견

- 거더에서 조사된 망상균열의 경우 건조수축 및 온도변화, 거푸집 조기탈거 등에 의한 손상으로 판단되며, 구조적인 손상은 아니나 내구성 확보 차원의 표면처리 등 적절한 보수가 필요한 것으로 사료된다.

다. 가로보(2차부재)

1) 부재의 개요

- 공용기간 중 주거더의 횡변형 방지와 하중 횡분배 역할을 하는 가로보는 철근콘크리트로 설치되어 있다.
- 가로보에 대한 현장조사는 도보 및 굴절작업차, 드론으로 근접조사를 실시하였다.



【사진 8.3.6】 가로보 전경

2) 현장조사 결과

- 가로보에 대한 현장조사 결과, 균열부 백태 등의 손상이 발생한 것으로 조사되었다.

【표 8.3.5】 가로보 현장조사 결과

구분	균열부 백태 (㎡/개소)	
S1	—	—
S2	—	—
S3	—	—
S4	0.08	1
S5	0.10	1
S6	—	—
합계	0.18	2

			
손상현황	• S4 균열부 백태	손상현황	• S4 균열부 백태
원 인	• 외기영향, 수분 침투 등	원 인	• 외기영향, 수분 침투 등
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 표면처리

【사진 8.3.7】 가로보 손상현황

3) 기 점검 결과 비교

- 전회 점검과 비교결과, 기존손상인 백태 손상이 확인되었으며, 금회 점검에서 백태손상의 단위변환을 통해 물량이 감소한 것으로 조사되었다.

【표 8.3.6】 가로보 기 점검 결과 비교

구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
가로보	균열부 백태	m ²	0.40	1	0.18	2	▼ 0.22	단위변환

4) 검토의견

- 조사된 균열부 백태의 경우 균열부 주변으로 발생하였으며, 균열부를 통한 습기흡착, 외기영향으로 발생한 손상으로 판단되며, 구조적인 손상은 아니나 내구성 확보 차원의 표면처리 등 적절한 보수가 필요한 것으로 사료된다.

라. 교대

1) 부재의 개요

- 공용기간 중 상부구조의 하중을 지반으로 전달하며, 교량 전체 구조의 안전성을 위해 중요한 역할을 수행하는 교대는 A1, A2 역T형식이며, 강관말뚝기초로 시공되어있다.
- 교대에 대한 현장조사는 도보를 통한 근접조사를 실시하였다.



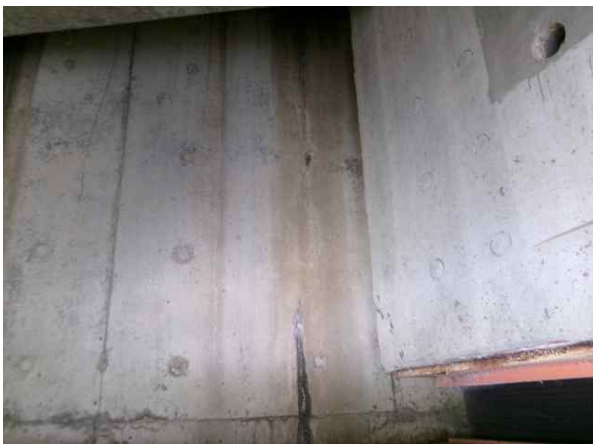
【사진 8.3.8】 교대 전경

2) 현장조사 결과

- 교대 A1, A2에 대한 현장조사 결과, 균열(0.3mm미만), 표면오염 및 체수흔적 등의 손상이 조사되었다.

【표 8.3.7】 교대 현장조사 결과

구분	균열(0.3mm미만) (m/개소)		표면오염 (㎡/개소)		체수흔적 (㎡/개소)	
A1	3.50	2	1.50	3	0.25	1
A2	3.50	2	9.50	4	—	—
합계	7.00	4	11.00	7	0.25	1

			
손상현황	• A1 균열(0.3mm미만)	손상현황	• A1 체수흔적 (0.5m×0.5m)
원 인	• 온도변화 및 건조수축 등	원 인	• 표면수 유입 등
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 표면처리
			
손상현황	• A1 표면오염 (0.5m×1.0m)	손상현황	• A1 흠벽 균열(0.3mm미만)
원 인	• 표면수 유입 등	원 인	• 온도변화 및 건조수축 등
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 표면처리
			
손상현황	• A2 흠벽 균열(0.3mm미만)	손상현황	• A2 표면오염 (1.0m×2.0m)
원 인	• 온도변화 및 건조수축 등	원 인	• 표면수 유입 등
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 표면처리

【사진 8.3.9】 교대 손상현황

3) 기 점검 결과 비교

- 전회 점검과 비교결과, 기존손상인 균열(0.3mm미만), 표면오염 및 체수흔적 등의 손상이 확인되었으며, 금회 점검에서 균열(0.3mm미만) 손상이 추가로 조사되었고, 균열부 백태 손상의 보수가 실시된 것으로 확인되었다.

【표 8.3.8】 교대 기 점검 결과 비교

구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
교대	균열(0.3mm미만)	m	5.50	3	7.00	4	▲ 1.50	신규손상
	균열부 백태	m	1.50	1	—	—	▼ 1.50	보수실시
	표면오염	m ²	11.00	7	11.00	7	— —	변동없음
	체수흔적	m ²	0.25	1	0.25	1	— —	변동없음

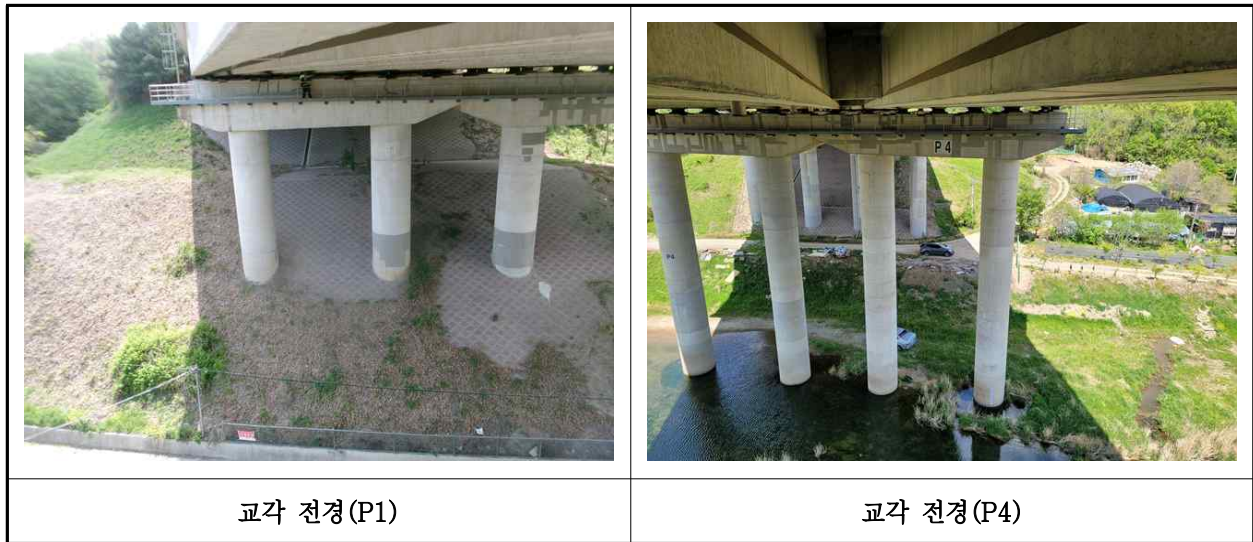
4) 검토의견

- 교대에서 조사된 균열(0.3mm미만)의 경우 건조수축, 온도변화 등 복합적인 원인에 의한 손상으로 판단되며, 구조적인 영향을 미치는 손상은 아니나 손상의 진전방지 및 내구성 확보차원의 표면처리 등의 적절한 보수가 필요할 것으로 사료된다.
- 조사된 표면오염 및 체수흔적의 경우 신축이음부를 통한 교면수의 누수로 인해 발생한 손상으로 현재 기 손상으로 인해 2차손상은 발생하지 않았으나, 내구성 확보를 위하여 신축이음교체를 병행한 표면처리 등의 적절한 보수가 필요할 것으로 판단된다.

마. 교각

1) 부재의 개요

- 공용기간 중 상부구조의 하중을 지반으로 전달하며, 교량 전체 구조의 안전성을 위해 중요한 역할을 수행하는 교각은 π 형 구조형식으로 구성되어 있으며, 기초는 직접기초로 시공되었다.
- 교각에 대한 현장조사는 도보 및 굴절작업차, 드론으로 근접조사를 실시하였다.



【사진 8.3.10】 교각 전경

2) 현장조사 결과

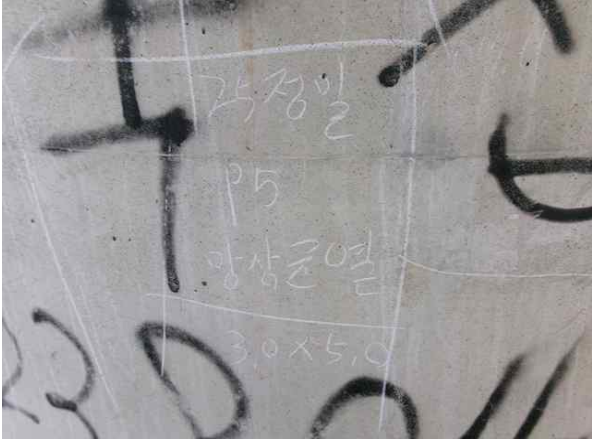
- 교각에 대한 현장조사 결과, 균열(0.3mm미만), 망상균열, 굽힘, 재료분리, 표면오염 및 체수 혼적 등의 손상이 조사되었다.

【표 8.3.9】 교각 현장조사 결과

구분	균열(0.3mm미만) (m/개소)		망상균열 (m/개소)		굽힘 (m/개소)		재료분리 (m/개소)		표면오염 (m/개소)		체수혼적 (m/개소)	
P1	24.90	15	14.00	5	0.02	1	—	—	0.75	1	—	—
P2	10.20	10	9.05	3	—	—	—	—	6.00	2	—	—
P3	32.10	19	29.75	5	—	—	0.45	1	6.05	4	9.00	6
P4	14.30	6	1.00	1	—	—	1.04	2	—	—	—	—
P5	17.50	8	19.50	2	—	—	1.00	1	1.50	1	—	—
합계	99.00	58	73.30	16	0.02	1	2.49	4	14.30	8	9.00	6

			
손상현황	• P1 코핑부 균열(0.3mm미만)	손상현황	• P1 기둥부 망상균열(1.0m×1.5m)
원 인	• 건조수축, 온도변화 등	원 인	• 건조수축, 거푸집 조기탈거 등
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 표면처리
			
손상현황	• P1 코핑부 긁힘(0.1m×0.2m)	손상현황	• P2 코핑부 균열(0.3mm미만)
원 인	• 공용 중 외부충격 등	원 인	• 건조수축, 온도변화 등
조치방안	• 단면보수	조치방안	• 표면처리
			
손상현황	• P2 코핑부 망상균열(2.0m×1.5m)	손상현황	• P2 코핑부 표면오염(1.0m×2.0m)
원 인	• 건조수축, 거푸집 조기탈거 등	원 인	• 외부 우수유입 등
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 표면처리

【사진 8.3.11】 교각 손상현황

			
손상현황	• P4 코핑부 균열(0.3mm미만)	손상현황	• P5 기둥부 망상균열(2.5m×3.0m)
원 인	• 건조수축, 온도변화 등	원 인	• 건조수축, 거푸집 조기탈거 등
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 표면처리
			
손상현황	• P5 기둥부 재료분리(2.5m×2.0m)	손상현황	• P5 코핑부 균열(0.3mm미만)
원 인	• 시공미흡, 다짐불량 등	원 인	• 건조수축, 온도변화 등
조치방안	• 단면보수	조치방안	• 표면처리

【사진 8.3.11】 교각 손상현황(계속)

3) 기 점검 결과 비교

- 전회 점검과 비교결과, 기존손상인 균열(0.3mm미만), 망상균열, 재료분리, 표면오염 등의 손상이 확인되었고, 금회 점검에서 균열(0.3mm미만), 망상균열, 재료분리, 표면오염, 체수흔적 등의 손상이 추가로 조사되었다.

【표 8.3.10】 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	86.80	65	99.00	58	▲ 12.20	신규손상
	망상균열	m ²	36.00	12	73.30	16	▲ 37.30	신규손상
	긱힘	m ²	0.02	1	0.02	1	- -	변동없음
	재료분리	m ²	1.52	2	2.49	4	▲ 0.97	신규손상
	표면오염	m ²	13.00	7	14.30	8	▲ 1.30	신규손상
	체수흔적	m ²	-	-	9.00	6	▲ 9.00	신규손상

4) 검토의견

- 교각에서 조사된 균열(0.3mm미만), 망상균열의 경우 건조수축, 온도변화, 거푸집 조기탈거 등의 복합적인 원인에 의한 손상으로 시설물에 영향을 미치는 구조적인 손상은 아닌 것으로 판단되며, 내구성 확보 차원의 표면처리 등의 적절한 보수를 실시하는 것이 바람직하다.
- 조사된 긱힘, 재료분리의 경우 외부충격, 시공초기 다짐미흡 및 손상부 우수유입 등 복합적인 원인으로 인한 손상으로 구조적인 영향을 미치는 손상은 아니나 내구성 확보 차원의 단면 보수 등의 적절한 보수를 실시하는 것이 바람직할 것으로 사료된다.
- 조사된 표면오염 및 체수흔적의 경우 신축이음부를 통한 교면수의 누수로 인해 발생한 손상으로 현재 기 손상으로 인해 2차손상은 발생하지 않았으나, 내구성 확보를 위하여 신축이음 교체를 병행한 표면처리 등의 적절한 보수가 필요한 것으로 판단된다.

바. 기초

1) 부재의 개요

- 남창천교(울산)의 기초는 교대 A1,2 강관파일기초, 교각 P1~5 직접기초로 시공되어 있으며, 현재 매립되어 있는 상태로 현장조사는 불가하다.

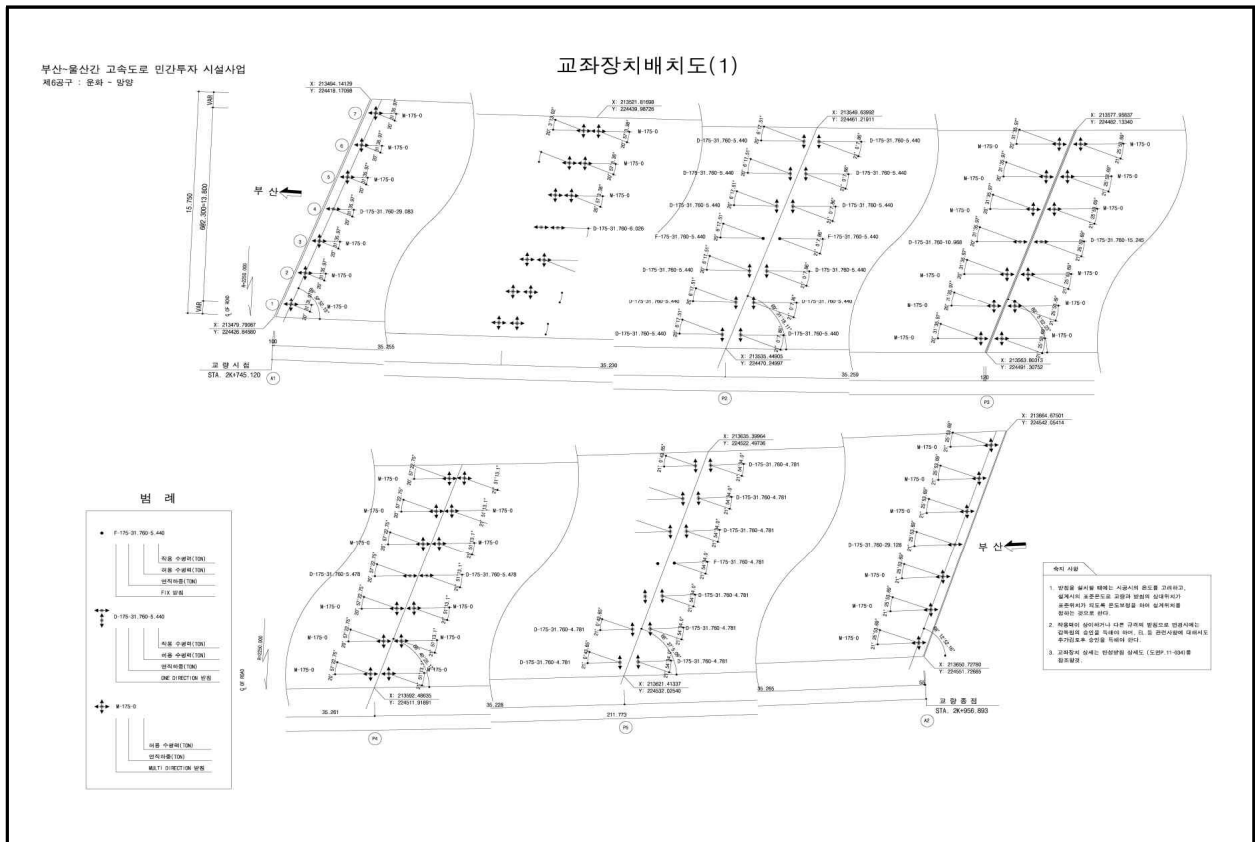
	
교대 A1 기초 전경	교대 A2 기초 전경
	
교각 P1 기초 전경	교각 P2 기초 전경
	
교각 P4 기초 전경	교각 P5 기초 전경

【사진 8.3.12】 기초 전경

사. 교량반침

1) 부재의 개요

- 공용중 상부구조에서 발생한 하중을 하부구조로 전달하고 상부구조의 신축 및 회전에 능동적으로 대응하는 교량반침은 상·하부구조 접속부에 있는 교량 부속물로서 교량의 구조 중 기계적 요소가 가장 강하며, 하중의 전달과 완충의 기능을 갖고 있어 하중전달을 위해 견고하게 연결되어야 한다.
- 본 교량의 교량반침은 탄성반침으로 교대 A1, A2에 각 7개소, 교각 P1~5에 각 14개소 총 84개소가 설치되어있다.
- 교량반침 상세현황 사진은 부록 ‘현장조사 및 외관조사 사진첩’에 수록하였다.
- 교량반침에 대한 현장조사는 도보 및 굴절작업차로 근접조사를 실시하였다.



【그림 8.3.1】 교량반침 배치도



【사진 8.3.13】 교량받침 전경

2) 현장조사 결과

- 교량받침에 대한 현장조사 결과, Plate 부식, 몰탈균열 (0.3mm미만), 스토퍼 밀착 등의 손상이 조사되었다.

【표 8.3.11】 교량받침 현장조사 결과

구분	Plate 부식 (개소/개소)		무수축몰탈 균열 (0.3mm미만) (m/개소)		스토퍼 밀착 (개소/개소)	
A1	7.00	7	—	—	1.00	1
P1	—	—	1.80	9	—	—
P2	7.00	7	2.30	9	3.00	3
P3	14.00	14	2.20	9	2.00	2
P4	4.00	4	0.40	2	1.00	1
P5	12.00	12	—	—	7.00	7
A2	2.00	2	—	—	—	—
합계	46.00	46	6.70	29	14.00	14

			
손상현황	• A1-SH4 스톱퍼 밀착	손상현황	• A1-SH3 Plate부식
원 인	• 시공오류 등	원 인	• 도장미흡부 습기흡착 등
조치방안	• 주의관찰	조치방안	• 도장보수
			
손상현황	• P1-SH7(A1) 무수축몰탈 균열(0.3mm미만)	손상현황	• P2-SH1(A2) 스톱퍼 밀착
원 인	• 건조수축, 온도변화 등	원 인	• 시공오류 등
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 주의관찰
			
손상현황	• P4-SH7(A1) 무수축몰탈 균열(0.3mm미만)	손상현황	• P5-SH6(A1) Plate부식
원 인	• 건조수축, 온도변화 등	원 인	• 도장미흡부 습기흡착 등
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 도장보수

【사진 8.3.14】 교량받침 손상현황(계속)

3) 기 점검 결과 비교

- 전회 점검과 비교결과, 기존손상인 Plate 부식, 몰탈균열(0.3mm미만), 스토퍼 밀착 등의 손상이 확인되었고, 금회 점검에서 몰탈균열(0.3mm미만)이 추가로 조사되었으며, 몰탈 망상균열 손상은 보수가 실시된 것으로 확인되었다.

【표 8.3.12】 교량받침 기 점검 결과 비교

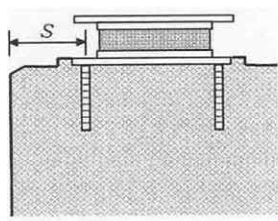
구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
교량 받침	Plate 부식, 도장박리	EA	46.00	46	46.00	46	— —	변동없음
	몰탈 균열(0.3mm미만)	m	5.00	25	6.70	29	▲ 1.70	신규손상
	몰탈 망상균열	m ²	0.16	1	—	—	▼ 0.16	보수실시
	스토퍼 밀착	EA	14.00	14	14.00	14	— —	변동없음

4) 검토의견

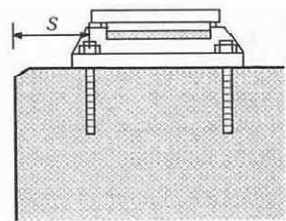
- 교량받침에 조사된 몰탈 균열(0.3mm미만)의 경우 건조수축 및 거푸집 조기탈거, 온도변화 등 복합적인 원인에 의한 손상으로 시설물에 영향을 미치는 구조적인 손상은 아닌 것으로 판단되며, 내구성 확보 차원의 표면처리 등의 보수를 실시하는 것이 바람직하다.
- 조사된 Plate 부식의 경우 공용기간 증가로 인한 도장미흡부 습기흡착, 신축이음 하부 누수로 인한 우수유입 등에 의한 손상으로 부재의 내구성 확보 차원의 재도장 등 적절한 보수조치를 실시하는 것이 바람직할 것으로 사료된다.
- 조사된 스토퍼 밀착의 경우 거더의 신축거동, 설계오류 및 시공오차 등 복합적인 원인에 의한 손상으로 금회 점검 시기에 상기 발생한 손상에 의한 교량받침의 기능성을 저해할만한 영향은 없는 것으로 확인되었으며, 주기적인 점검을 통한 유지관리를 실시하고 손상의 진전이 확인될시 적절한 보수를 실시하는 것이 바람직하다고 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(2010, 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 8.3.2】 도로교설계기준 연단거리 산출방법



【사진 8.3.15】 교량받침장치 연단거리측정

① 연단거리 산출

- 거더 경간길이(L=30.0m) : $200 + 5 \times 35.0 = 375.0(\text{mm})$

【표 8.3.13】연단거리 측정 결과

구 분		계산 연단거리 (mm)	실측 연단거리(mm)							검토 결과
			Sh1	Sh2	Sh3	Sh4	Sh5	Sh6	Sh7	
A1		375.0	510	510	510	510	510	510	510	O.K
P1	A1측	375.0	550	540	550	540	540	550	550	O.K
	A2측	375.0	580	580	560	570	570	580	580	O.K
P2	A1측	375.0	560	560	560	560	560	560	560	O.K
	A2측	375.0	600	610	600	600	600	610	610	O.K
P3	A1측	375.0	590	590	590	580	590	590	590	O.K
	A2측	375.0	570	570	560	570	570	560	560	O.K
P4	A1측	375.0	550	560	550	540	550	550	560	O.K
	A2측	375.0	610	620	610	610	600	600	610	O.K
P5	A1측	375.0	590	590	580	590	580	590	580	O.K
	A2측	375.0	570	570	560	570	570	570	570	O.K
A2		375.0	500	500	510	490	500	500	500	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

가동받침은 상부구조의 온도변화, 처짐 콘크리트의 크리프 및 건조수축 등에 의해 생기는 이동량에 대해서 여유를 가져야 한다.



【사진 8.3.16】 교량받침 이동량 측정

① 설계기준온도(-5℃ ~ 35℃(보통지방))에 따른 여유량 검토

【표 8.3.14】 교량받침 이동량(설계기준 온도) 산정

구 분		온도변화 (ΔT , $^{\circ}C$)		선팽창 계수 (α)	신축거더길이 (L, m)	온도 변화에 의한 이동량(mm)		비고
		동절기	하절기			동절기	하절기	
A1		22.7	17.3	0.00001	70.0	15.9	12.1	
P1	A1	22.7	17.3	0.00001	35.0	7.9	6.1	
	A2	22.7	17.3	0.00001	35.0	7.9	6.1	
P2		고정단						
P3	A1	22.7	17.3	0.00001	35.0	7.9	6.1	
	A2	22.7	17.3	0.00001	70.0	15.9	12.1	
P4	A1	22.7	17.3	0.00001	35.0	7.9	6.1	
	A2	22.7	17.3	0.00001	35.0	7.9	6.1	
P5		고정단						
A2		22.7	17.3	0.00001	35.0	7.9	6.1	
1) 조사당시 온도 : 17.7 $^{\circ}C$ (조사일 : 2025년 04월 28일, 평균온도, 울산)								
2) 검토온도 : -5 $^{\circ}C$ ~ 35 $^{\circ}C$ (보통지방)								

【표 8.3.15】 교량반침 이동량(설계기준 온도) 검토결과

위치		실측 이동량	측정 가동여유량		계산 가동 이동량		허용변위 (mm)	검토결과	
			수축	신장	최대수축	최대신장			
A1	SH1	0	60	60	15.9	12.1	±60	O.K	
	SH2	0	60	60			±60	O.K	
	SH3	0	60	60			±60	O.K	
	SH4	0	60	60			±60	O.K	
	SH5	0	60	60			±60	O.K	
	SH6	0	60	60			±60	O.K	
	SH7	0	60	60			±60	O.K	
P1	A1	SH1	0	60	7.9	6.1	±60	O.K	
		SH2	0	60			60	±60	O.K
		SH3	0	60			60	±60	O.K
		SH4	0	60			60	±60	O.K
		SH5	0	60			60	±60	O.K
		SH6	0	60			60	±60	O.K
		SH7	0	60			60	±60	O.K
	A2	SH1	-10	50	7.9	6.1	±60	O.K	
		SH2	-10	50			70	±60	O.K
		SH3	-10	50			70	±60	O.K
		SH4	-10	50			70	±60	O.K
		SH5	-10	50			70	±60	O.K
		SH6	-10	50			70	±60	O.K
		SH7	-10	50			70	±60	O.K
P2		고정단							
P3	A1	SH1	-10	50	7.9	6.1	±60	O.K	
		SH2	-10	50			70	±60	O.K
		SH3	-10	50			70	±60	O.K
		SH4	-10	50			70	±60	O.K
		SH5	-10	50			70	±60	O.K
		SH6	-10	50			70	±60	O.K
		SH7	-10	50			70	±60	O.K
	A2	SH1	0	60	15.9	12.1	±60	O.K	
		SH2	0	60			60	±60	O.K
		SH3	0	60			60	±60	O.K
		SH4	-20	40			80	±60	O.K
		SH5	0	60			60	±60	O.K
		SH6	0	60			60	±60	O.K
		SH7	0	60			60	±60	O.K

【표 8.3.15】 교량받침 이동량(설계기준 온도) 검토결과(계속)

위치			실측 이동량	측정 가동여유량		계산 가동 이동량		허용변위 (mm)	검토결과
				수축	신장	최대수축	최대신장		
P4	A1	SH1	0	60	60	7.9	6.1	±60	O.K
		SH2	0	60	60			±60	O.K
		SH3	0	60	60			±60	O.K
		SH4	0	60	60			±60	O.K
		SH5	0	60	60			±60	O.K
		SH6	0	60	60			±60	O.K
		SH7	0	60	60			±60	O.K
	A2	SH1	+10	70	50	7.9	6.1	±60	O.K
		SH2	+10	70	50			±60	O.K
		SH3	+10	70	50			±60	O.K
		SH4	+10	70	50			±60	O.K
		SH5	+10	70	50			±60	O.K
		SH6	+10	70	50			±60	O.K
		SH7	+10	70	50			±60	O.K
P5		고정단							
A2	SH1	+20	80	40	7.9	6.1	±60	O.K	
	SH2	+20	80	40			±60	O.K	
	SH3	+20	80	40			±60	O.K	
	SH4	+20	80	40			±60	O.K	
	SH5	+20	80	40			±60	O.K	
	SH6	+20	80	40			±60	O.K	
	SH7	+20	80	40			±60	O.K	
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.

아. 신축이음장치

1) 부재의 개요

- 신축이음은 대기 온도변화에 의한 교량 상부구조의 수축과 팽창, 콘크리트의 재령에 의한 CREEP, 건조수축 및 활하중에 의한 이동과 회전등의 변위 및 변형을 원활하게 하여 2차응력을 줄이고 교면의 평탄성을 유지시켜 주는 역할과 교면수와 오물이 교량 하부구조로 흘러 들어가는 것을 방지하여 콘크리트가 부식되지 않도록 하는 기능을 수행하는 중요한 부재로서 본 교량에 설치된 신축이음은 A1지점-N.M.C Joint, A2지점-Monocell Joint, P3지점-강평거 Joint로 시공되어 있다.
- 신축이음장치에 대한 현장조사는 도보를 통한 근접조사를 실시하였다.



【사진 8.3.17】 신축이음장치 전경

2) 현장조사 결과

- 신축이음 현장조사 결과, 후타재 균열 및 망상균열, 본체 고무재 이격, 열화, 본체 부식, 누수, 차수판 볼트탈락, 유간 토사퇴적 등의 손상이 조사되었다.

【표 8.3.16】 신축이음장치 현장조사 결과

구분	후타재 균열 (m/개소)		후타재 망상균열 (㎡/개소)		고무재 이격, 열화 (m/개소)	
A1 (EXP J1)	—	—	4.00	1	6.00	1
P3 (EXP J2)	1.20	4	—	—	—	—
A2 (EXP J3)	—	—	—	—	9.00	1
합계	1.20	4	4.00	1	15.00	2

구분	본체 부식 (m/개소)		본체 누수 (m/개소)		유간 토사퇴적 (m/개소)		차수판 볼트탈락 (개소/개소)	
A1 (EXP J1)	—	—	6.60	4	3.00	2	1.00	1
P3 (EXP J2)	10.80	1	—	—	1.50	1	1.00	1
A2 (EXP J3)	—	—	9.00	1	1.50	1	1.00	1
합계	10.80	1	15.60	5	6.00	4	3.00	3

			
손상현황	• A1 후타재 망상균열 (0.5m×8.0m)	손상현황	• A1 차수판 볼트탈락
원 인	• 다짐불량, 차량 반복통행 등	원 인	• 공용기간 증가, 차량의 반복통행 진동 등
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 정비

【사진 8.3.18】 신축이음 손상현황

			
손상현황	• A1 유간 토사퇴적(L=1.5m)	손상현황	• A1 고무재 이격(L=6.0m)
원 인	• 비산먼지 퇴적, 장기공용 등	원 인	• 장기공용에 따른 노후화 등
조치방안	• 정비	조치방안	• 주의관찰
			
손상현황	• A2 고무재 파손(L=9.0m)	손상현황	• P3 본체 부식(L=10.8m)
원 인	• 공용기간 증가, 차량의 반복통행 진동 등	원 인	• 공용기간 증가, 차량의 반복통행 등
조치방안	• 정비	조치방안	• 도장보수
			
손상현황	• P3 차수판 볼트탈락	손상현황	• P3 후타재 균열(0.3mm미만)
원 인	• 공용기간 증가, 차량의 반복통행 진동 등	원 인	• 다짐불량, 차량 반복통행, 장기공용 등
조치방안	• 정비	조치방안	• 주의관찰

【사진 8.3.18】 신축이음 손상현황(계속)

3) 기 점검 결과 비교

- 전회 점검과의 비교결과, 기존손상인 후타재 균열 및 망상균열, 본체 고무재 이격 및 파손, 본체 부식, 누수, 차수판 볼트탈락, 유간 토사퇴적 등의 손상이 확인되었다. 금회 점검에서 본체 부식 손상은 일부 보수가 실시된 것으로 확인되었다.

【표 8.3.17】 신축이음 기 점검 결과 비교

구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
신축이음	후타재 균열	m	1.20	4	1.20	4	— —	변동없음
	후타재 망상균열	m ²	4.00	1	4.00	1	— —	변동없음
	고무재 이격, 파손	m	15.00	2	15.00	2	— —	변동없음
	본체 부식	m	15.00	1	10.80	1	▼ 4.20	일부보수
	본체 누수	m	15.60	5	15.60	5	— —	변동없음
	유간 토사퇴적	m	6.00	4	6.00	4	— —	변동없음
	차수판 볼트탈락	EA	3.00	3	3.00	3	— —	변동없음

4) 검토의견

- 신축이음에서 조사된 후타재 균열 및 망상균열의 경우 초기 건조수축, 시공시 다짐불량, 차량 통행하중 및 충격 등으로 인한 손상으로 판단되며, 손상의 정도가 차량의 주행성에 영향을 미치는 상태는 아니므로 즉각적인 보수를 실시하기 보다는 주기적인 점검을 통한 유지관리를 실시한 후 손상의 진전시 일괄보수를 실시하는 것이 바람직할 것으로 사료된다.
- 신축이음에서 조사된 본체 고무재 이격 및 파손의 경우 장기공용에 따른 노후화, 차량 통행하중 및 충격 등으로 인한 손상으로 판단되며, 차량의 주행성 및 신축거동에 영향을 미치는 상태는 아니나, 교면수의 누수 등 하부구조의 손상유발 등 2차손상을 발생시키는 바, 신축이음 교체를 실시하는 것이 바람직할 것으로 사료된다.
- 조사된 차수판 볼트탈락, 유간 토사퇴적의 경우 공용기간 증가, 차량의 반복통행 진동 등 복합적인 원인에 의한 손상으로 신축이음장치의 기능성 확보 및 원활한 배수 기능을 위한 정비 등의 보수를 실시하는 것이 바람직하다.
- 조사된 본체부식의 경우 유간 토사퇴적으로 인한 포장부 배수미흡, 공용기간 증가, 열화 등에 의한 손상으로 손상의 진전방지 및 내구성 확보 차원의 재도장 등 적절한 보수를 실시하는 것이 바람직할 것으로 사료된다.

5) 신축이음 거동상태 검토

① 설계기준온도(-5℃ ~ 35℃(보통지방))에 따른 여유량 검토

구분	계산방법	비고																			
이론 신축량	- 온도변화에 의한 이동량 $\Delta l_t = \Delta T \cdot \alpha \cdot L$ - 여기서, Δl_t : 온도변화에 의한 이동량 ΔT : 온도변화 범위(기상청 자료참조) α (강재): 1.2×10^{-5}, α (콘크리트): 1.0×10^{-5} - L : 신축보의 길이(mm)																				
소요 신축량	- 소요 가동량 산정 - 조사일 : 2025. 04. 28. 기온 적용: 17.7℃(일평균) ΔT(신장시) : $35.0^{\circ}\text{C} - 17.7^{\circ}\text{C} = 17.3^{\circ}\text{C}$ ΔT(수축시) : $-5.0^{\circ}\text{C} - (17.7^{\circ}\text{C}) = 22.7^{\circ}\text{C}$ Δl_t(최소필요유간) : $\Delta T \times \alpha \times L$ - 형식별 온도변화범위(℃) <table><tr><th colspan="2">교량형식</th><th>보통지방</th><th>한랭지방</th><th>선팽창계수 α (/℃)</th></tr><tr><td rowspan="2">강 교</td><td>상로교</td><td>-10~+40</td><td>-20~+40</td><td>1.2×10^{-5}</td></tr><tr><td>하로교, 강바닥판교</td><td>-10~+50</td><td>-20~+40</td><td>1.2×10^{-5}</td></tr><tr><td colspan="2">RC, PSC교</td><td>-5~+35</td><td>-15~+35</td><td>1.0×10^{-5}</td></tr></table>	교량형식		보통지방	한랭지방	선팽창계수 α (/℃)	강 교	상로교	-10~+40	-20~+40	1.2×10^{-5}	하로교, 강바닥판교	-10~+50	-20~+40	1.2×10^{-5}	RC, PSC교		-5~+35	-15~+35	1.0×10^{-5}	 
교량형식		보통지방	한랭지방	선팽창계수 α (/℃)																	
강 교	상로교	-10~+40	-20~+40	1.2×10^{-5}																	
	하로교, 강바닥판교	-10~+50	-20~+40	1.2×10^{-5}																	
RC, PSC교		-5~+35	-15~+35	1.0×10^{-5}																	

【사진 8.3.19】 신축이음 유간 측정방법

【표 8.3.18】 신축이음 신축이동량 산정

구 분	온도변화 (ΔT , ℃)		선팽창 계수 (α)	신축거더 길이 (L, m)	온도 변화에 의한 이동량(mm)		활하중에 의한 거더의 처짐에 의한 이동량 (mm)	계산 이동량(mm)		비고
	동절기	하절기			동절기	하절기		동절기 (최대 수축시)	하절기 (최대 신장시)	
A1	22.2	17.8	0.00001	70.00	15.5	12.5	—	15.5	12.5	
P3	22.2	17.8	0.00001	105.00	23.3	18.7	—	23.3	18.7	
A2	22.2	17.8	0.00001	35.00	7.8	6.2	—	7.8	6.2	

1) 조사당시 온도 : 17.7℃(조사일 : 2025년 04월 28일, 평균온도, 울산)
2) 검토온도 : -5℃ ~ 35℃(PSCI거더, 보통지방)
3) 활하중에 의한 거더의 처짐에 의한 이동량 : 신축장 100m이상 교량의 경우 수축시에만 고려(도로설계요령, 2010)

【표 8.3.19】 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	15.5	12.5	57	100	43	57	OK	OK
	바닥판	15.5	12.5	86	—	—	74	—	OK
	거더	15.5	12.5	113	—	—	101	—	OK
P3	신축이음	23.3	18.7	95	120	25	95	OK	OK
	바닥판	23.3	18.7	145	—	—	126	—	OK
	거더	23.3	18.7	523	—	—	504	—	OK
A2	신축이음	7.8	6.2	35	50	15	35	OK	OK
	바닥판	7.8	6.2	65	—	—	59	—	OK
	거더	7.8	6.2	95	—	—	89	—	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, 신축이음장치 유간에 대하여 수축 및 신장 여유량 검토를 실시하였고, 측정일 온도는 17.7℃ (04월 28일)로써 이때 측정유간은 35.0~523mm 범위로 나타나 설계온도에 대한 충분한 여유량을 확보하고 있는 것으로 평가되었다.

자. 교면포장

1) 부재의 개요

- 공용중 바닥판 상면에 위치하여 차량에서 발생하는 진동을 흡수·분산시키고, 외부의 불리한 환경조건에 대해서 바닥판을 보호하는 역할을 하는 교면포장은 ASCON포장으로 되어있다.
- 신축이음장치에 대한 현장조사는 도보를 통한 근접조사를 실시하였다.



【사진 8.3.20】 교면포장 전경

2) 현장조사 결과

- 교면포장에 대한 현장조사 결과, 시공이음부 균열, 보수 불량 등의 손상이 조사되었다.

【표 8.3.20】 교면포장 현장조사 결과

구분	시공이음부 균열 (m/개소)		보수불량 (㎡/개소)	
S1	35.00	1	—	—
S2	35.00	1	—	—
S3	35.00	1	0.12	1
S4	35.00	1	—	—
S5	35.00	1	—	—
S6	35.00	1	—	—
합계	210.00	6	0.12	1

			
손상현황	• S3 시공이음부 균열(L=35.0m)	손상현황	• S3 포장 보수불량(0.2m×0.2m)
원 인	• 시공미흡 등	원 인	• 보수미흡 등
조치방안	• 아스콘 실링	조치방안	• 아스콘 패칭

【사진 8.3.21】 교면포장 손상현황

3) 기 점검 결과 비교

- 전회 점검과의 비교결과, 기존손상인 시공이음부 균열, 보수불량 등의 손상이 확인되었으며, 금회 점검에서 신규 손상 및 추가 손상은 발생하지 않은 것으로 확인되었다.

【표 8.3.21】 교면포장 기 점검 결과 비교

구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
교면포장	시공이음부 균열	m	210.00	6	210.00	6	— —	변동없음
	보수불량	m ²	0.12	1	0.12	1	— —	변동없음

4) 검토의견

- 교면포장에서 조사된 시공이음부 균열의 경우 교면포장 3차로측에 전구간으로 발생하였으며, 인접 포장과의 시공 및 양생의 시간차와 다짐 부족 등에 의해 발생한 손상으로 손상의 정도는 경미하여 보수보다는 손상의 진전여부에 대한 주의관찰이 필요한 것으로 판단된다.
- 조사된 보수불량의 경우 보수미흡, 중차량 반복통행에 의한 윤하중 등 복합적인 원인에 의한 손상으로 판단되며, 현재 차량의 주행성에 영향을 미치지 않고, 손상의 진전은 없는 상태로 확인되어 즉각적인 보수를 실시하기 보다는 주기적인 점검을 통한 유지관리 후 손상의 진전 시 일괄 재포장 등 조치를 실시하는 것이 바람직할 것으로 사료된다.

차. 배수시설

1) 부재의 개요

- 남창천교(울산)의 배수시설은 종단구배 (-)0.5263%, 횡단구배 (-)3.000%로 물흐름에 의거하여 바닥판하면 하부 배수관을 따라 하부로 배수되도록 시공되어있다.
- 배수시설에 대한 현장조사는 도보 및 굴절작업차, 드론을 통한 근접조사를 실시하였다.



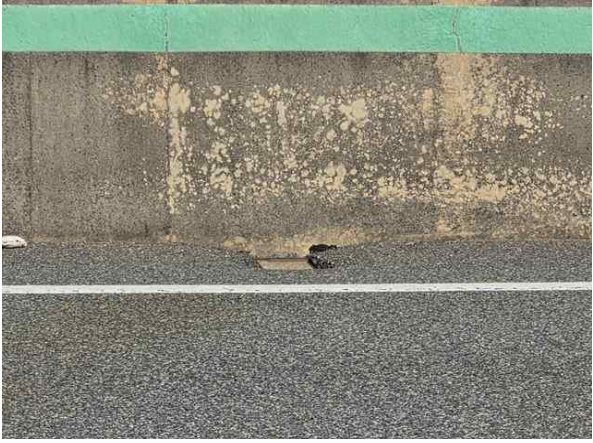
【사진 8.3.22】 배수시설 전경

2) 현장조사 결과

- 배수시설에 대한 현장조사 결과, 배수관 부식 등의 손상이 조사되었다.

【표 8.3.22】 배수시설 현장조사 결과

구분	배수관 부식 (개소/개소)	
S1	-	-
S2	-	-
S3	-	-
S4	-	-
S5	1.00	1
S6	-	-
합계	1.00	1

			
손상현황	• S5 배수관 부식	손상현황	• S4 배수구 상태양호
원 인	• 장기공용에 따른 노후화 등	원 인	—
조치방안	• 정비	조치방안	—

【사진 8.3.23】 배수시설 손상현황

3) 기 점검 결과 비교

- 전회 점검과의 비교결과, 기존손상은 없는 상태로 조사되었으나, 금회 점검에서 배수관 부식이 1개소 발생한 것으로 확인되었다.

【표 8.3.23】 배수시설 기 점검 결과 비교

구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
배수시설	배수관 부식	EA	—	—	1.00	1	▲ 1.00	신규손상

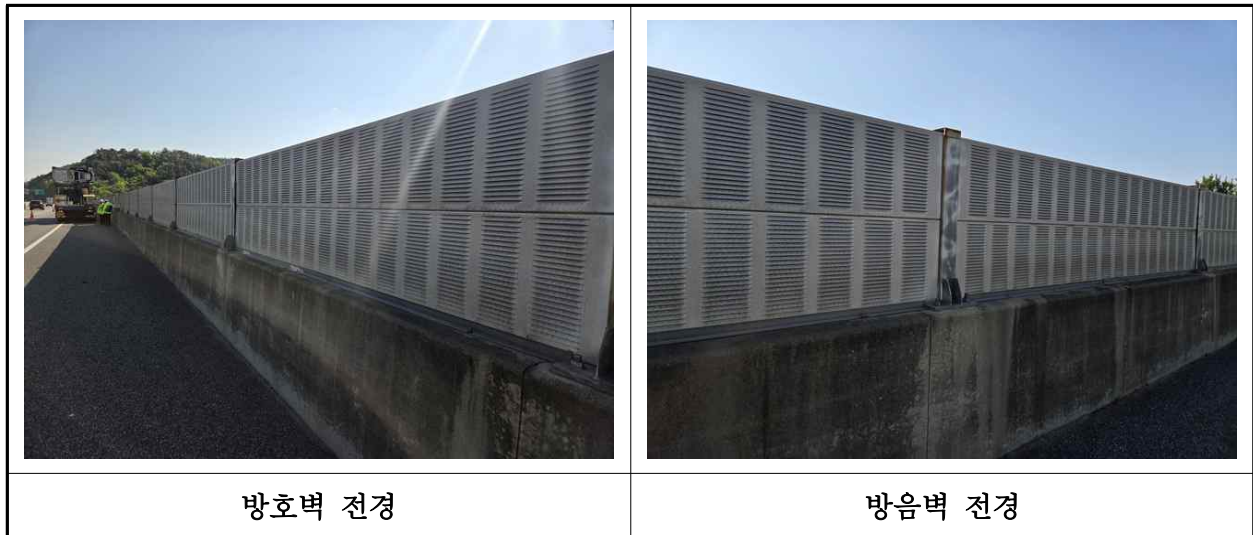
4) 검토의견

- 배수시설에서 조사된 배수관 부식의 경우 배수관 설치미흡에 따른 이음부 누수로 발생한 손상으로 판단되며, 원활한 배수를 위한 정비가 필요하다고 판단된다.

카. 난간 및 연석(방호벽 및 중분대)

1) 부재의 개요

- 차량의 차도이탈 방지, 사고시 완충작용 등의 기능을 하는 방호울타리는 철근콘크리트 구조로 높이 H=1.08m로 시공되어 있으며, 좌측 방호벽 상단에 방음벽이 설치되어있다.
- 난간 및 연석에 대한 현장조사는 도보를 통한 근접조사를 실시하였다.



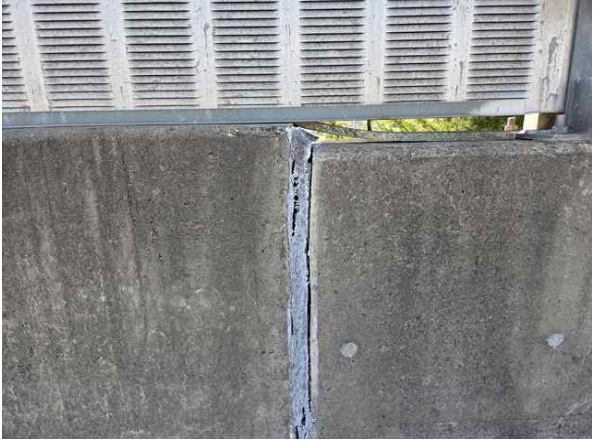
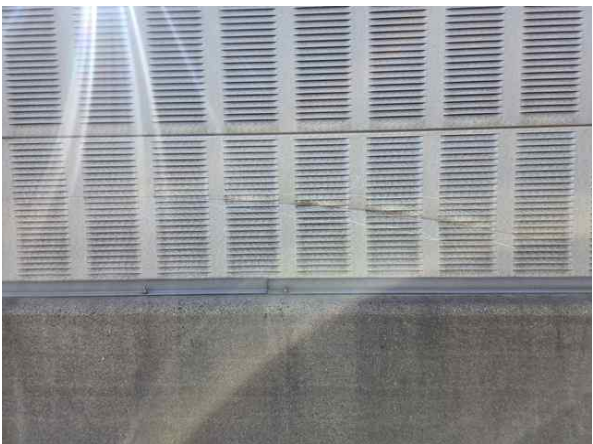
【사진 8.3.24】 방호벽 및 중분대 전경

2) 현장조사 결과

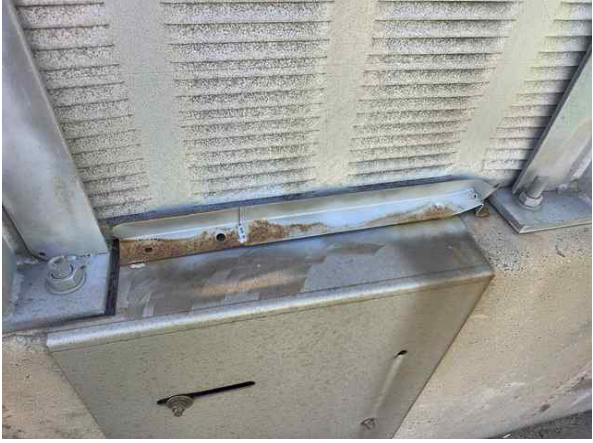
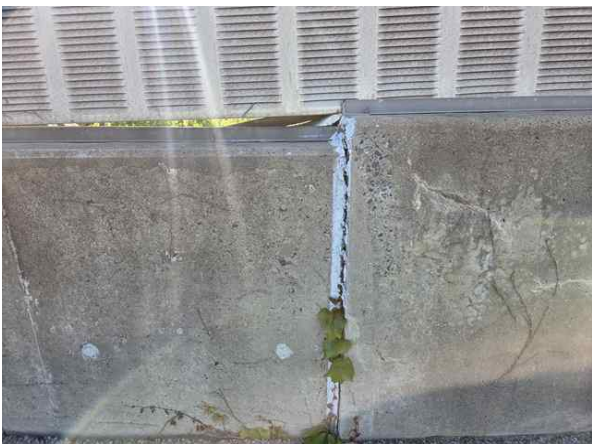
- 방호벽 및 중분대에 대한 현장조사 결과, 균열(0.3mm미만, 이상), 망상균열, 균열부 백태, 긁힘, 단차, 방음벽 파손 및 고정대 변형 등의 손상이 확인되었다.

【표 8.3.24】 방호벽 및 중분대 현장조사 결과

구분	균열 (0.3mm미만) (m/개소)		균열 (0.3mm이상) (m/개소)		망상균열 (㎡/개소)		균열부 백태 (㎡/개소)		긁힘 (㎡/개소)		단차 (개소/개소)		방음판 파손 (㎡/개소)		방음판 고정대 변형 (m/개소)	
S1	-	-	0.50	1	-	-	-	-	-	-	1.00	1	-	-	-	-
S2	0.50	1	-	-	-	-	0.09	1	-	-	-	-	-	-	-	-
S3	0.50	1	-	-	0.15	1	0.15	1	-	-	-	-	2.00	1	-	-
S4	-	-	1.50	3	-	-	0.09	3	-	-	-	-	-	-	0.50	1
S5	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
S6	2.00	2	1.50	2	-	-	-	-	3.00	1	1.00	1	-	-	-	-
합계	3.00	4	3.50	6	0.15	1	0.33	5	3.00	1	2.00	2	2.00	1	0.50	1

			
손상현황	• S1 균열(0.3mm미만)	손상현황	• S1 방호벽 단차
원 인	• 건조수축 및 온도변화 등	원 인	• 성토부 침하 등
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 주의관찰
			
손상현황	• S2 균열부 백태(0.3m×0.3m)	손상현황	• S2 중분대 균열(0.3mm미만)
원 인	• 손상부 우수유입, 습기흡착 등	원 인	• 건조수축 및 온도변화 등
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 표면처리
			
손상현황	S3 망상균열(0.5m×0.3m)	손상현황	• S3 방음판 파손(2.0m×1.0m)
원 인	• 건조수축, 거푸집 조기탈거 등	원 인	• 공용 중 외부충격 등
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 주의관찰

【사진 8.3.25】 방호벽 및 중분대 손상현황

			
손상현황	• S4 균열(0.3mm이상)	손상현황	• S4 방음벽 고정대 파손(L=0.5m)
원 인	• 건조수축 및 온도변화 등	원 인	• 콘크리트 신축거동 등
조치방안	• 주입보수	조치방안	• 주의관찰
			
손상현황	• S4 중분대 균열(0.3mm미만)	손상현황	• S5 중분대 균열(0.3mm미만)
원 인	• 건조수축 및 온도변화 등	원 인	• 건조수축 및 온도변화 등
조치방안	• 표면처리	조치방안	• 표면처리
			
손상현황	• S6 굽힘(0.5m×3.0m)	손상현황	• S1 방호벽 단차
원 인	• 공용 중 외부충격 등	원 인	• 성토부 침하 등
조치방안	• 단면보수	조치방안	• 주의관찰

【사진 8.3.25】 방호벽 및 중분대 손상현황(계속)

3) 기 점검 결과 비교

- 전회 점검과의 비교결과, 기존손상인 균열(0.3mm미만), 균열(0.3mm이상), 백태, 표면오염 등의 손상이 확인되었고, 금회 점검에서 신규손상으로 공용기간 증가, 외기노출 등에 의한 표면 오염, 고정대 부식 등의 손상이 추가적으로 조사되었으며, 기존손상인 균열(0.3mm이상), 들뜸, 파손 등에 대한 주입보수, 단면보수 등의 보수가 실시되었다.

【표 8.3.25】 방호벽 및 중분대 기 점검 결과 비교

구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
방호벽 및 중분대	균열(0.3mm미만)	m	30.00	28	3.00	4	▼ 27.00	일부보수
	균열(0.3mm이상)	m	7.80	9	3.50	6	▼ 4.30	일부보수
	망상균열	m ²	—	—	0.15	1	▲ 0.15	신규손상
	균열부 백태	m ²	0.43	5	0.33	5	▼ 0.10	일부보수
	금힘	m ²	—	—	3.00	1	▲ 3.00	신규손상
	철근노출	m ²	0.03	1	—	—	▼ 0.03	일부보수
	단차	EA	2.00	2	2.00	2	— —	변동없음
	방음판 파손	m ²	0.20	1	2.00	1	▲ 1.80	신규손상
	방음판 고정대 변형	m	0.50	1	0.50	1	— —	변동없음

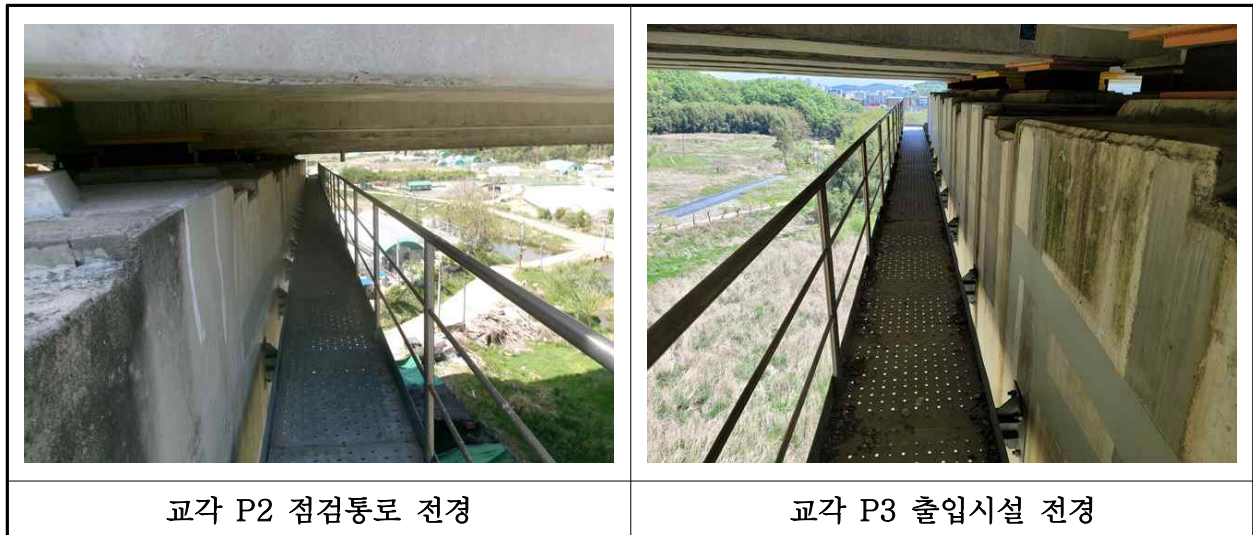
4) 검토의견

- 방호벽에서 조사된 균열(0.3mm미만, 이상), 균열부 백태, 망상균열, 표면오염의 경우 건조수축 및 거푸집 조기 탈거, 온도변화, 손상부 우수유입, 외기노출 등 복합적인 원인에 의한 손상으로 시설물에 구조적인 영향을 미치는 손상은 아닌 것으로 판단되며, 내구성 확보 차원의 표면처리 등의 보수를 실시하는 것이 바람직하다.
- 조사된 금힘의 경우 통과차량의 충돌 및 외력에 의해 발생한 손상으로 손상의 정도는 경미한 표면손상이며, 보수보다는 주기적인 점검 등의 유지관리가 필요한 것으로 판단된다.
- 조사된 방음판 파손, 고정대 부식의 경우 공용 중 외력, 공용기간 증가, 열화, 습기흡착 등에 의한 손상으로 시급한 보수보다는 주기적인 점검을 통한 주의관찰을 실시한다.
- 조사된 단차 손상은 교대(A1,A2) 접속부에 발생한 손상으로, 교대 성토부의 다짐불량 및 잔류침하 등에 의해 발생된 것으로 판단되며, 공용 중 손상의 진전은 확인되지 않는 바, 주기적인 점검 등의 주의관찰을 실시한다.

타. 교량 점검시설

1) 부재의 개요

- 남창천교(울산)의 점검통로는 교량 상면 갓길을 이용하여 출입가능하며, A1~2에 철근콘크리트 재질의 점검계단이, P1~5에 강재+알루미늄 재질의 점검통로가 설치된 것으로 확인되었다.



【사진 8.3.26】 교량 점검시설 전경

2) 현장조사 결과

- 교량 점검시설에 대한 현장조사 결과, 전반적으로 손상이 없는 상태로 조사되었으며, 용접상태, 앵커매립 깊이는 양호한 상태로 확인되었다.

【표 8.3.26】 교량 점검시설 현장조사 결과

구분	상태양호	
A1~A2	—	—
합계	—	—

			
손상현황	• P2 점검통로 난간 앵커 상태현황	손상현황	• P4 점검통로 사다리 상태현황
원 인	• -	원 인	• -
조치방안	• -	조치방안	• -

【사진 8.3.27】 교량 점검시설 손상현황

3) 기 점검 결과 비교

- 전회 점검과 비교결과, 손상이 없는 상태로 조사되었으며, 점검일 현재 용접상태, 앵커매립 깊이는 양호한 상태로 확인되었다.

【표 8.3.27】 교량 점검시설 기 점검 결과 비교

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

4) 검토의견

- 점검시설은 설치불량, 점검통로 앵커볼트 매입길이부족, 노출길이부족, 발판불량 등의 손상이 없는 상태로 확인되었다. 다만, 지속적인 점검을 통하여 점검자의 안전을 저해할 요소를 파악하는 유지관리가 필요할 것으로 사료된다.

파. 공중이 이용하는 부위

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

1) 추락방지시설

공중이 이용하는 부위 중 추락방지시설은 “현장조사 결과 - 방호벽, 교량 점검시설”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 8.3.28】 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 남창천교(울산)은 시점부 인접구간으로 온양IC가 위치하고 있으며, 교량 하부로 남창천과 광청도로가 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, 배수시설에서 배수관 고정대 탈락(S2)이 조사되었으나, 통행차량 및 통행인 이용하지 않는 나대지로 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	이상없음	—	

	
배수관 고정상태 양호	중앙분리대 상태양호
	
신축이음 상태양호	
	
교면포장 상태양호	교량 집수구 상태양호

【사진 8.3.28】 교량의 공중이용시설 10대 위험요소 손상현황

8.3.3 외관조사 총괄표

【표 8.3.28】 손상내용 총괄표

구분	손상 내용	단위	물량	개소	비고
바닥판하면	균열(0.3mm미만)	m	30.40	45	
	망상균열	m ²	319.44	36	
	균열부 백태	m ²	0.44	5	
	백태	m ²	5.35	11	
	파손	m ²	0.04	1	
거더	망상균열	m ²	2.25	1	
가로보	균열부 백태	m ²	0.18	2	
교대	균열(0.3mm미만)	m	7.00	4	
	표면오염	m ²	11.00	7	
	채수흔적	m ²	0.25	1	
교각	균열(0.3mm미만)	m	99.00	58	
	망상균열	m ²	73.30	16	
	긁힘	m ²	0.02	1	
	재료분리	m ²	2.49	4	
	표면오염	m ²	14.30	8	
	채수흔적	m ²	9.00	6	
교량받침	Plate 부식, 도장박리	EA	46.00	46	
	물탈 균열(0.3mm미만)	m	6.70	29	
	스토퍼 밀착	EA	14.00	14	
신축이음	후타재 균열	m	1.20	4	
	후타재 망상균열	m ²	4.00	1	
	고무재 이격, 파손	m	15.00	2	
	본체 부식	m	10.80	1	
	본체 누수	m	15.60	5	
	유간 토사퇴적	m	6.00	4	
	차수판 볼트탈락	EA	3.00	3	
교면포장	시공이음부 균열	m	210.00	6	
	보수불량	m ²	0.12	1	
배수시설	배수관 부식	EA	1.00	1	
방호벽 및 증분대	균열(0.3mm미만)	m	3.00	4	
	균열(0.3mm이상)	m	3.50	6	
	망상균열	m ²	0.15	1	
	균열부 백태	m ²	0.33	5	
	긁힘	m ²	3.00	1	
	단차	EA	2.00	2	
	방음판 파손	m ²	2.00	1	
	방음판 고정대 변형	m	0.50	1	

8.3.4 전회차 손상물량 비교

【표 8.3.29】 손상물량 비교표

구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
바닥판 하면	균열(0.3mm미만)	m	27.70	24	30.40	45	▲ 2.70	신규손상
	망상균열	m ²	309.44	35	319.44	36	▲ 10.00	신규손상
	균열부 백태	m ²	1.60	4	0.44	5	▼ 1.16	단위변환
	백태	m ²	0.85	2	5.35	11	▲ 4.50	신규손상
	파손	m ²	—	—	0.04	1	▲ 0.04	신규손상
거더	망상균열	m ²	2.25	1	2.25	1	— —	변동없음
	파손	m ²	0.04	1	—	—	▼ 0.04	보수실시
가로보	균열부 백태	m ²	0.40	1	0.18	2	▼ 0.22	단위변환
교대	균열(0.3mm미만)	m	5.50	3	7.00	4	▲ 1.50	신규손상
	균열부 백태	m	1.50	1	—	—	▼ 1.50	보수실시
	표면오염	m ²	11.00	7	11.00	7	— —	변동없음
	체수흔적	m ²	0.25	1	0.25	1	— —	변동없음
교각	균열(0.3mm미만)	m	86.80	65	99.00	58	▲ 12.20	신규손상
	망상균열	m ²	36.00	12	73.30	16	▲ 37.30	신규손상
	긁힘	m ²	0.02	1	0.02	1	— —	변동없음
	재료분리	m ²	1.52	2	2.49	4	▲ 0.97	신규손상
	표면오염	m ²	13.00	7	14.30	8	▲ 1.30	신규손상
	체수흔적	m ²	—	—	9.00	6	▲ 9.00	신규손상
교량받침	Plate 부식, 도장박리	EA	46.00	46	46.00	46	— —	변동없음
	몰탈 균열(0.3mm미만)	m	5.00	25	6.70	29	▲ 1.70	신규손상
	몰탈 망상균열	m ²	0.16	1	—	—	▼ 0.16	보수실시
	스토퍼 밀착	EA	14.00	14	14.00	14	— —	변동없음

【표 8.3.29】 손상물량 비교표(계속)

구분	손상 내용	단위	2023년 정밀안전점검		2025년 정밀안전점검		증,감 (▲, ▼)	비고
			물량	개소	물량	개소		
신축 이음	후타재 균열	m	1.20	4	1.20	4	— —	변동없음
	후타재 망상균열	m ²	4.00	1	4.00	1	— —	변동없음
	고무재 이격, 파손	m	15.00	2	15.00	2	— —	변동없음
	본체 부식	m	15.00	1	10.80	1	▼ 4.20	일부보수
	본체 누수	m	15.60	5	15.60	5	— —	변동없음
	유간 토사퇴적	m	6.00	4	6.00	4	— —	변동없음
	차수판 볼트탈락	EA	3.00	3	3.00	3	— —	변동없음
교면 포장	시공이음부 균열	m	210.00	6	210.00	6	— —	변동없음
	보수불량	m ²	0.12	1	0.12	1	— —	변동없음
배수 시설	배수관 부식	EA	—	—	1.00	1	▲ 1.00	신규손상
방호벽 및 중분대	균열(0.3mm미만)	m	30.00	28	3.00	4	▼ 27.00	일부보수
	균열(0.3mm이상)	m	7.80	9	3.50	6	▼ 4.30	일부보수
	망상균열	m ²	—	—	0.15	1	▲ 0.15	신규손상
	균열부 백태	m ²	0.43	5	0.33	5	▼ 0.10	일부보수
	긁힘	m ²	—	—	3.00	1	▲ 3.00	신규손상
	철근노출	m ²	0.03	1	—	—	▼ 0.03	일부보수
	단차	EA	2.00	2	2.00	2	— —	변동없음
	방음판 파손	m ²	0.20	1	2.00	1	▲ 1.80	신규손상
	방음판 고정대 변형	m	0.50	1	0.50	1	— —	변동없음

8.4 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(2024. 12, 국토교통부/국토안전관리원)』에 근거하여 시험방법, 시험빈도 및 평가방법 등을 실시하였다.

8.4.1 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 8.4.1】 콘크리트 비파괴시험 현황

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

주1) 교량 상부구조에서 최소 1개소 이상 실시

주2) 교량 상부구조에서 최소 2개소 이상 실시

나. 콘크리트 내구성시험 위치 선정사유

대상 구조물에 대한 재료시험은 도보로 접근이 가능한 위치를 우선적으로 실시하였으며, 도보로 접근이 가능하지 못한 부위는 고소점검차 등을 이용하여 접근 후 시험을 실시하였다. 콘크리트 강도시험은 외관상 양호한 부위와 건전부와의 비교·검토를 위하여 불량한 부위를 선정하여 실시하였다. 기존에 실시한 부위는 주변 및 미실시한 부재를 중심으로 실시하여 차후 점검 및 진단 비교·평가를 목적으로 하였다.

8.4.2 시험결과 및 분석

가. 콘크리트 강도시험

콘크리트 비파괴강도시험은 상·하부구조에서 반발경도시험(총 11개소)을 실시하였으며, 측정결과는 표준편차와 변동계수가 적은 값으로 콘크리트 비파괴강도를 추정하는데 이용하였다.



【사진 8.4.2】 반발경도시험 현장사진

1) 비파괴강도 시험결과

【표 8.4.2】 상부구조 콘크리트 비파괴강도 시험결과(바닥판)

시험위치			반발경도법(MPa)			재령계수	설계기준 강도(MPa)	비고
			반발경도(R_o)	일본재료 학회	일본건축 학회			
상부 구조	S2	바닥판	52.9	31.0	30.0	0.63	27.0	건전부
	S3	바닥판	54.0	31.9	30.5			건전부
	S4	바닥판	55.6	33.2	31.3			건전부
	S6	바닥판	57.5	34.7	32.1			건전부
	S6	바닥판	55.2	32.8	31.0			비건전부
평균			—	32.7	31.0	—	—	
표준편차			—	1.40	0.80	—	—	
변동계수			—	0.043	0.026	—	—	
최대값			—	34.7	32.1	—	—	
최소값			—	31.0	30.0	—	—	

【표 8.4.3】 하부구조 콘크리트 비파괴강도 시험결과(교대)

시험위치			반발경도법(MPa)			재령계수	설계기준 강도 (MPa)	비고
			반발경도 (R_o)	일본재료 학회	일본건축 학회			
하부 구조	A1	교대	45.8	25.3	26.8	0.63	24.0	건전부
	A2	교대	46.6	25.9	27.2			건전부
평균			—	25.6	27.0	—	—	
표준편차			—	0.42	0.28	—	—	
변동계수			—	0.017	0.010	—	—	
최대값			—	25.9	27.2	—	—	
최소값			—	25.3	26.8	—	—	

【표 8.4.4】 하부구조 콘크리트 비파괴강도 시험결과(교각)

시험위치			반발경도법(MPa)			재령계수	설계기준 강도 (MPa)	비고
			반발경도 (R_o)	일본재료 학회	일본건축 학회			
하부 구조	P2	교각	47.3	26.5	27.5	0.63	24.0	건전부
	P3	교각	47.9	26.9	27.7			건전부
	P3	교각	46.4	25.7	27.1			비건전부
	P5	교각	48.1	27.1	27.9			건전부
평균			—	26.6	27.6	—	—	
표준편차			—	0.58	0.33	—	—	
변동계수			—	0.022	0.012	—	—	
최대값			—	27.1	27.9	—	—	
최소값			—	25.7	27.1	—	—	

【표 8.4.5】 비파괴강도 시험결과 분석

시험위치	압축강도(MPa) 추정			설계기준강도 (MPa)	평균 추정강도 (MPa)	강도비교 (%)			비고
	일본건축학회								
바닥판	30.0	~	32.1	27.0	31.0	111.1	~	118.9	
교대	26.8	~	27.2	24.0	27.0	111.7	~	113.3	
교각	27.1	~	27.9	24.0	27.6	112.9	~	116.2	

- 반발경도법에 의한 압축강도 측정결과 상부구조(바닥판 하면) 30.0~32.1MPa, 하부구조(교대) 26.8~27.2MPa, 하부구조(교각) 27.1~27.9MPa로 측정 되었으며, 설계기준 압축강도(바닥판 하면: 27.0MPa, 교대: 24.0MPa, 교각: 24.0MPa)를 전반적으로 상회하여 콘크리트의 강도상태는 양호한것으로 확인된다. 또한 비건전부에서 측정한 콘크리트 강도는 건전부 대비 상부구조 96.0%, 하부구조 96.9%로 건전부 대비 큰 차이가 없어 양호한 상태로 판단된다. 따라서, 금회 시험을 실시한 콘크리트 강도는 공용년수 경과에 따른 강도 저하가 발생되지 않은 것으로 판단된다.

2) 기 점검결과와의 비교

【표 8.4.6】 비파괴강도 기 점검결과와의 비교

구 분	위 치	2023년 정밀안전점검	2025년 정밀안전점검	설계기준강도
반발경도법	바닥판	27.7 ~ 28.7	30.0 ~ 32.1	27.0
	교대	26.4 ~ 26.6	26.8 ~ 27.2	24.0
	교각	26.1 ~ 27.1	27.1 ~ 27.9	24.0
검토의견		■ 기존 및 금회 측정값 비교 분석 결과 측정부위에 따라 다소 차이는 있지만, 설계기준강도를 전반적으로 상회하므로 콘크리트의 강도상태는 전반적으로 양호한 것으로 판단된다.		

3) 반발경도 시험보고서

【표 8.4.7】 반발경도 시험보고서

반발경도시험 보고서	
1. 시험조건	
구 분	내 용
시험 일자 및 시간	일자 : 2025. 04. 29 시간 : 09:00 ~ 17:00
시험 위치	시험 성과표의 위치명 및 재료시험 위치도 참조
시험 대상 구조물	남창천교(울산)
시험 대상 표본 선정	재료시험 수량에 따라 표본 선정
콘크리트 설계 조건 (강도, MPa)	바닥판 하면 : 27.0MPa, 교대 및 교각 : 24.0MPa
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	12.9℃, 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 지시약을 사용하여 적색으로 변색되는 시점을 탄산화깊이로 정하였으며, 버니어캘리퍼스를 이용하여 그 깊이를 측정하였다. 피복두께는 철근탐사기를 이용하여 피복두께를 확인 후, 설계피복과 비교하여 작은 값으로 선정하였다.



【사진 8.4.3】 탄산화 깊이 측정 현장사진

1) 탄산화 깊이 측정결과

【표 8.4.8】 탄산화 깊이 측정결과 및 평가

시험위치		탄산화 깊이 (mm)	실측 피복두께 (mm)	탄산화 잔여깊이 (mm)	경과년수	탄산화 속도계수 (A)	잔존수명 (년)	평가등급	비 고
상부 구조	S2 바닥판	1.5	39.0	37.5	17	0.36	100년 이상	a	
	S4 바닥판	2.0	37.0	35.0	17	0.49	100년 이상	a	
하부 구조	A2 교대	2.5	87.0	84.5	17	0.61	100년 이상	a	
	P5 교각	3.5	89.0	85.5	17	0.85	100년 이상	a	

- 탄산화 깊이 측정결과, 상부구조 탄산화깊이는 1.5 ~ 2.0mm, 하부구조 탄산화깊이는 2.5 ~ 3.5mm로 측정되었으며, 잔여깊이가 30mm이상을 확보하고, 세부지침 지침기준 "a"로 평가 되어 탄산화에 따른 철근의 부식발생 영향은 없는 것으로 판단된다.

【표 8.4.9】 탄산화 시험결과 분석

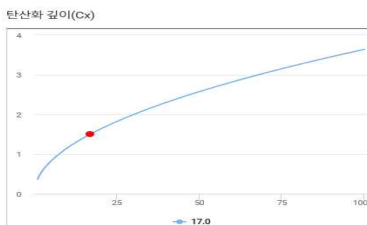
구 분	탄산화 깊이(mm)	잔여깊이(mm)	비고
상부구조	1.5~2.0	35.0~37.5	
하부구조	2.5~3.5	64.5~85.5	

2) 시설물 내구성 예측 서비스를 활용한 내구성 예측

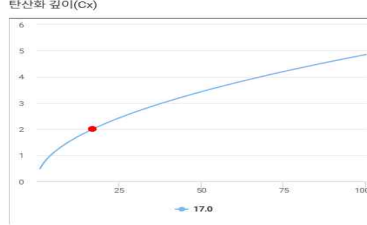
국토안전관리원에서 시행하고있는 시설물 내구성 예측 서비스를 활용하여 공용년수 증가에 따른 탄산화의 향후 추이를 예측해 보았다. 남창천교(울산)의 상하부 구조를 대상으로 내구성 예측 서비스를 활용하여 100년 후 탄산화 깊이 및 탄산화 속도계수를 예측하였으며, 그 결과는 아래 표와 같다.

【표 8.4.10】 탄산화 시험에 의한 내구성 예측

상부구조 - 바닥판 S2	
실측 피복두께(mm)	39.0
탄산화 진행깊이(mm)	1.5
잔여깊이(mm)	37.5
탄산화 속도계수	0.36
공용년수	17년
잔존수명	100년 이상
평가	a

탄산화 등급	A (탄산화 속도 계수)	등급 산정 기준										
a (37.5)	0.3638 (mm/year0.5)	<table><tr><td>등급</td><td>a</td><td>b</td><td>c</td><td>d</td></tr><tr><td>탄산화 잔여깊이</td><td>30mm 이상</td><td>10mm 이상 30mm 미만</td><td>0mm 이상 10mm 미만</td><td>0mm 이하</td></tr></table>	등급	a	b	c	d	탄산화 잔여깊이	30mm 이상	10mm 이상 30mm 미만	0mm 이상 10mm 미만	0mm 이하
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 S4	
실측 피복두께(mm)	37.0
탄산화 진행깊이(mm)	2.0
잔여깊이(mm)	35.0
탄산화 속도계수	0.49
공용년수	17년
잔존수명	100년 이상
평가	a

탄산화 등급	A (탄산화 속도 계수)	등급 산정 기준										
a (35)	0.48507 (mm/year0.5)	<table><tr><td>등급</td><td>a</td><td>b</td><td>c</td><td>d</td></tr><tr><td>탄산화 잔여깊이</td><td>30mm 이상</td><td>10mm 이상 30mm 미만</td><td>0mm 이상 10mm 미만</td><td>0mm 이하</td></tr></table>	등급	a	b	c	d	탄산화 잔여깊이	30mm 이상	10mm 이상 30mm 미만	0mm 이상 10mm 미만	0mm 이하
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 8.4.10】 탄산화 시험에 의한 내구성 예측(계속)

하부구조 - 교대 A2	
실측 피복두께(mm)	87.0
탄산화 진행깊이(mm)	2.5
잔여깊이(mm)	84.5
탄산화 속도계수	0.61
공용년수	17년
잔존수명	100년 이상
평가	a

탄산화 등급	A (탄산화 속도 계수)	등급 산정 기준										
a (84.5)	0.60634 (mm/year0.5)	<table><tr><td>등급</td><td>a</td><td>b</td><td>c</td><td>d</td></tr><tr><td>탄산화 잔여깊이</td><td>30mm 이상</td><td>10mm 이상 30mm 미만</td><td>0mm 이상 10mm 미만</td><td>0mm 이하</td></tr></table>	등급	a	b	c	d	탄산화 잔여깊이	30mm 이상	10mm 이상 30mm 미만	0mm 이상 10mm 미만	0mm 이하
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 P5	
실측 피복두께(mm)	89.0
탄산화 진행깊이(mm)	3.5
잔여깊이(mm)	85.5
탄산화 속도계수	0.85
공용년수	17년
잔존수명	100년 이상
평가	a

탄산화 등급	A (탄산화 속도 계수)	등급 산정 기준										
a (85.5)	0.84888 (mm/year0.5)	<table><tr><td>등급</td><td>a</td><td>b</td><td>c</td><td>d</td></tr><tr><td>탄산화 잔여깊이</td><td>30mm 이상</td><td>10mm 이상 30mm 미만</td><td>0mm 이상 10mm 미만</td><td>0mm 이하</td></tr></table>	등급	a	b	c	d	탄산화 잔여깊이	30mm 이상	10mm 이상 30mm 미만	0mm 이상 10mm 미만	0mm 이하
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 8.4.11】 탄산화 깊이 기 점검결과와의 비교

구 분	2023년 정밀안전점검			2025년 정밀안전점검			비 고
	탄산화깊이 (mm)	잔여깊이 (mm)	평가 결과	탄산화깊이 (mm)	잔여깊이 (mm)	평가 결과	
상부구조	1.6~2.5	32.4~33.5	a	1.5~2.0	35.0~37.5	a	
하부구조	1.9~5.6	40.1~71.4	a	2.5~3.5	84.5~85.5	a	
검토의견	■ 기존 및 금회 측정값 비교 분석 결과, 시험 위치에 따른 편차로 인해 다소 차이는 있지만, 잔여깊이가 30mm 이상 확보하는 것으로 분석되어 탄산화에 진행에 따른 구조물의 내구성에 미치는 영향은 미미할 것으로 판단된다.						

4) 시험보고서

【표 8.4.12】 탄산화 깊이 시험 보고서

구 분	내 용
시험일자	2025년 04월 29일
시험시간	09:00 ~ 17:00
시험 영역의 위치	상부구조, 하부구조
골재 종류	보통골재(추정)
측정면의 종류	햄머드릴을 이용해 뚫어낸 면
시약	페놀프탈레인 1% 용액
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 8.4.13】 금회 점검 내구성조사 결과요약

시 험 명	시험부위		시험 결과		비 고
			측정결과	설계기준	
비파괴 강도 (MPa)	상부구조	바닥판하면	30.0 ~ 32.1	27.0	■ 전반적으로 설계강도 이상(양호)
	하부구조	교대	26.8 ~ 27.2	24.0	
		교각	27.1 ~ 27.9	24.0	
탄산화 잔여깊이 (mm)	상부구조		35.0~37.5	a등급	■ 탄산화 잔여깊이 30mm이상 ■ 탄산화에 의한 내구성저하 없음
	하부구조		84.5~85.5	a등급	
종합 평가	• 콘크리트 강도는 전반적으로 설계강도 이상으로 양호한 상태로 평가됨 • 탄산화에 의한 내구성 저하 가능성은 없는 상태임				

라. 기 점검결과와 비교

【표 8.4.14】 기 점검결과와 비교

시 험 명	시험부위		시험 결과						비 고
			2023년 정밀안전점검			2025년 정밀안전점검			
비파괴 강도 (MPa)	상부구조	바닥판하면	27.7	~	28.7	30.0	~	32.1	■ 강도저하 없음
	하부구조	교대	26.4	~	26.6	26.8	~	27.2	
		교각	26.1	~	27.1	27.1	~	27.9	
탄산화 잔여깊이 (mm)	상부구조		32.4~33.5		a	35.0~37.5		a	■ 탄산화에 의한 내구성 저하 가능성 없음
	하부구조		40.1~71.4		a	84.5~85.5		a	
종합 평가	• 기 점검결과와 비교 검토한 결과 공용년수 증가에 의한 구조물의 내구성 저하는 발생하지 않은 상태로 평가됨								

8.5 상태평가

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

8.5.1 시설물 전체 상태평가 결과

가. 상태평가 결과

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.

1) 남창천교(울산) 상태평가 결과표

【표 8.5.1】 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	PSC Beam	b	b	a	b	a	c	c	b	b	q	a	a
S2	P1	PSC Beam	b	a	a	b	a	b	—	a	c	q	—	—
S3	P2	PSC Beam	b	a	a	b	a	b	—	b	b	q	—	a
S4	P3	PSC Beam	b	a	b	b	a	c	c	b	b	q	—	—
S5	P4	PSC Beam	b	b	b	b	c	a	—	b	b	q	a	—
S6	P5	PSC Beam	b	a	a	b	a	c	—	b	b	q	—	—
	A2	PSC Beam							c	b	b	q	—	—
평균			0.200	0.133	0.133	0.200	0.150	0.283	0.400	0.186	0.229	—	0.100	0.100
가중치			18	20	5	7	3	2	9	9	20	—	4	3
(평균×가중치) /가중치합			0.036	0.027	0.007	0.014	0.005	0.006	0.036	0.017	0.046	—	0.004	0.003
													0.193	
■ 결함도 범위 : $0.130 \leq \text{결함도지수}(0.193) < 0.260$													B	

나. 공중이 이용하는 부위 상태평가

① 추락방지시설

손상 및 결함 등이 없는 최상의 상태인 “a” 로 평가됨.

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

② 도로포장

포장의 결함 및 파손이 미미하게 발생된 상태로 차량주행에 문제는 없으며 결함의 진행 여부를 지속적으로 관찰하고 보수 여부를 결정하여야 하는 상태인 “b” 등급으로 평가됨.

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

③ 도로부 신축이음부

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 상태인 “c” 로 평가됨.

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

④ 환기구 등의 덮개

미설치된 상태로 평가불가.

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

다. 시설물 전체 상태평가 결과

【표 8.5.2】 시설물 전체 상태평가 결과표

구 분	환산 결합도점수	상태평가 등급	연장 (m)	차선	길이 X 차선	연장비	환산결합도점수 X 연장비
남창천교(울산)	0.199	B	210.00	3	630.00	1.000	0.199
합계(Σ)			210.00	3	630.00	1.000	0.199
1. 평가지수 =							0.199
2. 상태평가결과 =							B

8.5.2 상태평가 결과요약

【표 8.5.3】 상태평가 결과 요약

구조물명	상태평가 결과		비고
	환산결합도점수	기준	
남창천교(울산)	0.199	B	
검토의견	•남창천교(울산)의 외관조사 및 내구성조사에 의한 상태평가 결과는 “B” 로 평가됨		

8.5.3 기 점검 결과와의 비교

【표 8.5.4】 전회 정밀안전점검과 상태평가 결과 비교·분석

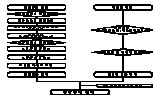
구 분	2023년 정밀안전점검	2025년 정밀안전점검
환산결합도 점수	0.193	0.199
상태평가결과	B	B
총 평	- 금회 정밀안전점검 결과, 남창천교(울산)의 상태평가 결과는 “B” 로 산정되었다. - 전회(2023년) 정밀안전점검과 비교·분석한 결과, 환산결합도 점수가 0.193에서 0.199로 0.006 증가하였으며, 상태평가 등급은 “B” 로 동일하게 평가되었다. - 환산결합도 변동의 주요 원인은 금회 정밀안전점검에서 주요부재 및 보조부재에 대한 신규손상의 발생에 의하여 전체 환산결합도 점수가 증가한 것으로 판단된다.	

8.6 종합평가 및 안전등급 지정

8.6.1 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 8.6.1】 종합평가 결과 산정절차

8.6.2 종합평가 결과

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

【표 8.6.1】 종합평가 결과

구조물명	상태평가 결과		안전성평가 결과		종합평가 결과
	환산결합도점수	기준	S · F	기준	
남창천교(울산)	0.199	B	—	—	B
종합평가	•외관조사 및 내구성조사에 의한 상태평가 결과는 내구성 증진을 위하여 일부의 보수가 필요한 “B” 로 평가됨 •종합평가 결과, “B” 로 평가됨				

8.6.3 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 8.6.2】 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 위험이 있어 즉각 사용을 금지하고 보강 또는 개축을 하여야 하는 상태

8.7 보수·보강 및 유지관리방안

8.7.1 보수·보강 방안

【표 8.7.1】 손상별 보수·보강 방안

구분	손상 내용	단위	물량	개소	보수방안	우선순위
바닥판하면	균열(0.3mm미만)	m	30.40	45	표면처리	3순위
	망상균열	m ²	319.44	36	표면처리	3순위
	균열부 백태	m ²	0.44	5	표면처리	2순위
	백태	m ²	5.35	11	표면처리	2순위
	파손	m ²	0.04	1	단면보수	1순위
거더	망상균열	m ²	2.25	1	표면처리	2순위
가로보	균열부 백태	m ²	0.18	2	표면처리	3순위
교대	균열(0.3mm미만)	m	2.20	3	표면처리	3순위
	표면오염	m ²	11.00	7	표면처리	3순위
	채수흔적	m ²	0.25	1	주의관찰	-
교각	균열(0.3mm미만)	m	99.00	58	표면처리	3순위
	망상균열	m ²	73.30	16	표면처리	3순위
	긁힘	m ²	0.02	1	단면보수	2순위
	재료분리	m ²	2.49	4	단면보수	2순위
	표면오염	m ²	14.30	8	표면처리	3순위
	채수흔적	m ²	9.00	6	주의관찰	-
교량받침	Plate 부식, 도장박리	EA	46.00	46	도장보수	3순위
	물탈 균열(0.3mm미만)	m	6.70	29	표면처리	3순위
	스토퍼 밀착	EA	14.00	14	주의관찰	-
신축이음	후타재 균열	m	1.20	4	주의관찰	-
	후타재 망상균열	m ²	4.00	1	주의관찰	-
	고무재 이격, 파손	m	15.00	2	신축이음 교체	1순위
	본체 부식	m	10.80	1	정비	3순위
	본체 누수	m	15.60	5	주의관찰	-
	유간 토사퇴적	m	6.00	4	정비	3순위
	차수판 볼트탈락	EA	3.00	3	정비	3순위
교면포장	시공이음부 균열	m	210.00	6	주의관찰	-
	보수불량	m ²	0.12	1	주의관찰	-
배수시설	배수관 부식	EA	1.00	1	정비	3순위
방호벽 및 중분대	균열(0.3mm미만)	m	3.00	4	표면처리	3순위
	균열(0.3mm이상)	m	3.50	6	주입보수	2순위
	망상균열	m ²	0.15	1	표면처리	3순위
	균열부 백태	m ²	0.33	5	표면처리	3순위
	긁힘	m ²	3.00	1	주의관찰	-
	단차	EA	2.00	2	주의관찰	-
	방음판 파손	m ²	2.00	1	주의관찰	-
	방음판 고정대 변형	m	0.50	1	주의관찰	-

8.7.2 개략공사비

【표 8.7.2】 개략공사비

구 분	손상내용	보수방안	손상물량	보수물량	단위	단가 (천원)	개략공사비 (천원)	우선 순위
바닥판하면	균열(0.3㎜미만)	표면처리	30.40	11.4	㎡	299	3,409	3순위
	망상균열	표면처리	319.44	479.16	㎡	299	143,269	3순위
	균열부 백태	표면처리	0.44	0.66	㎡	299	197	2순위
	백태	표면처리	5.35	8.025	㎡	299	2,399	2순위
	파손	단면보수	0.04	0.06	㎡	1,152	69	1순위
거더	망상균열	표면처리	2.25	3.375	㎡	299	1,009	2순위
가로보	균열부 백태	표면처리	0.18	0.27	㎡	187	50	3순위
교대	균열(0.3㎜미만)	표면처리	2.20	0.83	m	250	208	3순위
	표면오염	표면처리	11.00	16.5	㎡	250	4,125	3순위
교각	균열(0.3㎜미만)	표면처리	99.00	37.13	㎡	250	9,283	3순위
	망상균열	표면처리	73.30	109.95	㎡	250	27,488	3순위
	긁힘	단면보수	0.02	0.03	㎡	960	29	2순위
	재료분리	단면보수	2.49	3.735	㎡	960	3,586	2순위
	표면오염	표면처리	14.30	21.45	㎡	250	5,363	3순위
교량받침	Plate 부식, 도장박리	도장보수	46.00	69	EA	415	28,635	3순위
	몰탈 균열(0.3㎜미만)	표면처리	6.70	2.51	㎡	250	628	3순위
신축이음	고무재 이격, 파손	신축이음 교체	15.00	22.0	m	1,286	28,292	1순위
	본체 부식	정비	10.80	16.2	m	415	6,723	3순위
	유간 토사퇴적	정비	6.00	9	m	8	72	3순위
	차수판 볼트탈락	정비	3.00	4.5	EA	8	36	3순위
배수시설	배수관 부식	정비	1.00	1.5	EA	184	276	3순위
방호벽 및 중분대	균열(0.3㎜미만)	표면처리	3.00	1.13	㎡	250	283	3순위
	균열(0.3㎜이상)	주입보수	3.50	5.25	m	187	982	2순위
	망상균열	표면처리	0.15	0.225	㎡	250	56	3순위
	균열부 백태	표면처리	0.33	0.495	㎡	250	124	3순위
							266,591	
개략 공사비 (천원)	구분	1순위		2순위		3순위		
	순공사비	28,292		8,202		230,097		
	재경비 (순공사비의 50%)	14,146		4,101		115,049		
	합계	42,438		12,303		345,146		
개략공사비 총계(천원)		399,887						

주1) 보수물량은 손상물량에 50%를 할증하였음.

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

8.7.3 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 8.7.3】 중점유지관리 항목

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

◎ 부재별 중점점검 손상

① 바닥판하면 S1 망상균열 - 진전 여부확인	② 바닥판하면 S3 파손 - 진전 여부확인	③ 바닥판하면 S5 망상균열 - 진전 여부확인
④ 교대 A1 균열 - 진전 여부확인	⑤ 교량받침 P2 스톱퍼 밀착 - 진전 여부확인	⑥ 신축이음 A2 고무재 파손 - 진전 여부확인

8.8 종합결론

본 시설물은 울산광역시 울주군 온양읍에 위치한 교량으로 총 연장 210.0m, 폭 15.75m의 PSC Beam Girder 교량으로, 2008년도에 준공되어 약 17년간 공용중인 교량 구조물이며, 시공 자료 분석을 포함, 현장외관조사 및 시험, 상태평가 등을 통한 종합결론을 요약하면 다음과 같다.

8.8.1 종합결론

가. 현장조사 및 시험

1) 바닥판하면

- 바닥판하면에서 조사된 균열(0.3mm미만), 망상균열의 경우 건조수축 및 거푸집 조기탈거, 온도변화 등 복합적인 원인에 의한 손상으로 판단되며, 구조적인 영향을 미치는 손상은 아니나 부재의 내구성 확보 차원의 표면처리 등의 적절한 보수를 실시하는 것이 바람직할 것으로 사료된다.
- 조사된 백태, 균열부 백태의 경우 건조수축, 온도변화, 습기흡착 및 우수유입 등 복합적인 원인에 의한 손상으로 판단되며, 구조적인 영향을 미치는 손상은 아니나, 부재의 내구성 확보 차원의 표면처리 등의 적절한 보수를 실시하는 것이 바람직할 것으로 사료된다.
- 조사된 파손의 경우 신축이음 교체공사 당시의 진동 및 충격에 의한 손상으로 판단되며, 우수유입에 의한 철근부식 등의 2차 손상은 확인되지 않았으나 손상의 위치상 철근부식 등 2차 손상이 발생할수 있으므로 내구성확보를 위한 적절한 보수가 필요하다고 판단된다.

2) PSC Beam Girder

- 거터에서 조사된 망상균열의 경우 건조수축 및 온도변화, 거푸집 조기탈거 등에 의한 손상으로 판단되며, 구조적인 손상은 아니나 내구성 확보 차원의 표면처리 등 적절한 보수가 필요한 것으로 사료된다.

3) 가로보

- 조사된 균열부 백태의 경우 균열부 주변으로 발생하였으며, 균열부를 통한 습기흡착, 외기영향으로 발생한 손상으로 판단되며, 구조적인 손상은 아니나 내구성 확보 차원의 표면처리 등 적절한 보수가 필요한 것으로 사료된다.

4) 교대

- 교대에서 조사된 균열(0.3mm미만)의 경우 건조수축, 온도변화 등 복합적인 원인에 의한 손상

으로 판단되며, 구조적인 영향을 미치는 손상은 아니나 손상의 진전방지 및 내구성 확보차원의 표면처리 등의 적절한 보수가 필요할 것으로 사료된다.

- 조사된 표면오염 및 체수흔적의 경우 신축이음부를 통한 교면수의 누수로 인해 발생한 손상으로 현재 기 손상으로 인해 2차손상은 발생하지 않았으나, 내구성 확보를 위하여 신축이음 교체를 병행한 표면처리 등의 적절한 보수가 필요한 것으로 판단된다.

5) 교각

- 교각에서 조사된 균열(0.3mm미만), 망상균열의 경우 건조수축, 온도변화, 거푸집 조기탈거 등의 복합적인 원인에 의한 손상으로 시설물에 영향을 미치는 구조적인 손상은 아닌 것으로 판단되며, 내구성 확보 차원의 표면처리 등의 적절한 보수를 실시하는 것이 바람직하다.
- 조사된 굽힘, 재료분리의 경우 외부충격, 시공초기 다짐미흡 및 손상부 우수유입 등 복합적인 원인으로 인한 손상으로 구조적인 영향을 미치는 손상은 아니나 내구성 확보 차원의 단면 보수 등의 적절한 보수를 실시하는 것이 바람직할 것으로 사료된다.
- 조사된 표면오염 및 체수흔적의 경우 신축이음부를 통한 교면수의 누수로 인해 발생한 손상으로 현재 기 손상으로 인해 2차손상은 발생하지 않았으나, 내구성 확보를 위하여 신축이음 교체를 병행한 표면처리 등의 적절한 보수가 필요한 것으로 판단된다.

6) 기초

- 남창천교(울산)의 기초는 교대 A1,2 강관파일기초, 교각 P1~5 직접기초로 시공되어 있으며, 현재 매립되어 있는 상태로 현장조사는 불가하다.

7) 교량받침

- 교량받침에 조사된 몰탈 균열(0.3mm미만)의 경우 건조수축 및 거푸집 조기탈거, 온도변화 등 복합적인 원인에 의한 손상으로 시설물에 영향을 미치는 구조적인 손상은 아닌 것으로 판단되며, 내구성 확보 차원의 표면처리 등의 보수를 실시하는 것이 바람직하다.
- 조사된 Plate 부식의 경우 공용기간 증가로 인한 도장미흡부 습기흡착, 신축이음 하부 누수로 인한 우수유입 등에 의한 손상으로 부재의 내구성 확보 차원의 재도장 등 적절한 보수조치를 실시하는 것이 바람직할 것으로 사료된다.
- 조사된 스토퍼 밀착의 경우 거더의 신축거동, 설계오류 및 시공오차 등 복합적인 원인에 의한 손상으로 금회 점검 시기에 상기 발생한 손상에 의한 교량받침의 기능성을 저해할만한 영향은 없는 것으로 확인되었으며, 주기적인 점검을 통한 유지관리를 실시하고 손상의 진전이 확인될시 적절한 보수를 실시하는 것이 바람직하다고 판단된다.

- 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.

8) 신축이음장치

- 신축이음에서 조사된 후타재 균열 및 망상균열의 경우 초기 건조수축, 시공시 다짐불량, 차량 통행하중 및 충격 등으로 인한 손상으로 판단되며, 손상의 정도가 차량의 주행성에 영향을 미치는 상태는 아니므로 즉각적인 보수를 실시하기 보다는 주기적인 점검을 통한 유지관리를 실시한 후 손상의 진전시 일괄보수를 실시하는 것이 바람직할 것으로 사료된다.
- 신축이음에서 조사된 본체 고무재 이격 및 파손의 경우 장기공용에 따른 노후화, 차량 통행하중 및 충격 등으로 인한 손상으로 판단되며, 차량의 주행성 및 신축거동에 영향을 미치는 상태는 아니나, 교면수의 누수 등 하부구조의 손상유발 등 2차손상을 발생시키는 바, 신축이음 교체를 실시하는 것이 바람직할 것으로 사료된다.
- 조사된 차수판 볼트탈락, 유간 토사퇴적의 경우 공용기간 증가, 차량의 반복통행 진동 등 복합적인 원인에 의한 손상으로 신축이음장치의 기능성 확보 및 원활한 배수 기능을 위한 정비 등의 보수를 실시하는 것이 바람직하다.
- 조사된 본체부식의 경우 유간 토사퇴적으로 인한 포장부 배수미흡, 공용기간 증가, 열화 등에 의한 손상으로 손상의 진전방지 및 내구성 확보 차원의 재도장 등 적절한 보수를 실시하는 것이 바람직할 것으로 사료된다.
- 신축이음장치에 대한 실측유간은 바닥판, 거더, 신축이음장치 유간에 대하여 수축 및 신장 여유량 검토를 실시하였고, 측정일 온도는 17.7℃(04월 28일)로써 이때 측정유간은 35.0~523mm 범위로 나타나 설계온도에 대한 충분한 여유량을 확보하고 있는 것으로 평가되었다.

9) 교면포장

- 교면포장에서 조사된 시공이음부 균열의 경우 교면포장 3차로측에 전구간으로 발생하였으며, 인접 포장과의 시공 및 양생의 시간차와 다짐 부족 등에 의해 발생한 손상으로 손상의 정도는 경미하여 보수보다는 손상의 진전여부에 대한 주의관찰이 필요한 것으로 판단된다.
- 조사된 보수불량의 경우 보수미흡, 중차량 반복통행에 의한 윤하중 등 복합적인 원인에 의한 손상으로 판단되며, 현재 차량의 주행성에 영향을 미치지 않고, 손상의 진전은 없는 상태로 확인되어 즉각적인 보수를 실시하기 보다는 주기적인 점검을 통한 유지관리 후 손상의 진전시 일괄 재포장 등 조치를 실시하는 것이 바람직할 것으로 사료된다.

10) 배수시설

- 배수시설에서 조사된 배수관 부식의 경우 배수관 설치미흡에 따른 이음부 누수로 발생한 손상으로 판단되며, 원활한 배수를 위한 정비가 필요하다고 판단된다.

11) 난간 및 연석(방호벽 및 중분대)

- 방호벽에서 조사된 균열(0.3mm미만, 이상), 균열부 백태, 망상균열, 표면오염의 경우 건조수축 및 거푸집 조기 탈거, 온도변화, 손상부 우수유입, 외기노출 등 복합적인 원인에 의한 손상으로 시설물에 구조적인 영향을 미치는 손상은 아닌 것으로 판단되며, 내구성 확보 차원의 표면처리 등의 보수를 실시하는 것이 바람직하다.
- 조사된 굽힘의 경우 통과차량의 충돌 및 외력에 의해 발생한 손상으로 손상의 정도는 경미한 표면손상이며, 보수보다는 주기적인 점검 등의 유지관리가 필요한 것으로 판단된다.
- 조사된 방음판 파손, 고정대 부식의 경우 공용 중 외력, 공용기간 증가, 열화, 습기흡착 등에 의한 손상으로 시급한 보수보다는 주기적인 점검을 통한 주의관찰을 실시한다.
- 조사된 단차 손상은 교대(A1,A2) 접속부에 발생한 손상으로, 교대 성토부의 다짐불량 및 잔류침하 등에 의해 발생된 것으로 판단되며, 공용 중 손상의 진전은 확인되지 않는 바, 주기적인 점검 등의 주의관찰을 실시한다.

12) 교량 점검시설

- 점검시설은 설치불량, 점검통로 앵커볼트 매입길이부족, 노출길이부족, 발판불량 등의 손상이 없는 상태로 확인되었다. 다만, 지속적인 점검을 통하여 점검자의 안전을 저해할 요소를 파악하는 유지관리가 필요할 것으로 사료된다.

13) 공중이 이용하는 부위

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

14) 내구성조사

- 반발경도법에 의한 압축강도 측정결과 상부구조(바닥판 하면) 30.0~32.1MPa, 하부구조(교대) 26.8~27.2MPa, 하부구조(교각) 27.1~27.9MPa로 측정 되었으며, 설계기준 압축강도(바닥판 하면: 27.0MPa, 교대: 24.0MPa, 교각: 24.0MPa)를 전반적으로 상회하여 콘크리트의 강도상태는 양호한것으로 확인된다. 또한 비건전부에서 측정한 콘크리트 강도는 건전부 대비 상부구조

96.0%, 하부구조 96.9%로 건전부 대비 큰 차이가 없어 양호한 상태로 판단된다. 따라서, 금회 시험을 실시한 콘크리트 강도는 공용년수 경과에 따른 강도 저하가 발생되지 않은 것으로 판단된다.

- 탄산화 깊이 측정결과, 상부구조 탄산화깊이는 1.5 ~ 2.0mm, 하부구조 탄산화깊이는 2.5 ~ 3.5mm로 측정되었으며, 잔여깊이가 30mm이상을 확보하고, 세부지침 지침기준 "a"로 평가 되어 탄산화에 따른 철근의 부식발생 영향은 없는 것으로 판단된다.

나. 상태평가 결과

- 금회 정밀안전점검 결과, 남창천교(울산)의 상태평가 결과는 “B”로 산정되었다.
- 전회(2023년) 정밀안전점검과 비교·분석한 결과, 환산결함도 점수가 0.193에서 0.199로 0.006 증가하였으며, 상태평가 등급은 “B”로 동일하게 평가되었다.
- 환산결함도 변동의 주요 원인은 금회 정밀안전점검에서 주요부재 및 보조부재에 대한 신규 손상의 발생에 의하여 전체 환산결함도 점수가 증가한 것으로 판단된다.

다. 결론

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

8.8.2 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.

8.8.3 유지관리 시 특별한 관리가 요구되는 사항

- 바닥판하면 파손, 교대 및 교각 균열, 교량받침 스토퍼 밀착, 신축이음 고무재 파손은 주기적인 점검을 실시하는 유지관리가 필요하다.

8.8.4 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.

