



천안논산고속도로
Cheonan Nonsan
Expressway

논산천안고속도로 1종시설물

정밀안전진단 보고서

- 검 상 교 -

2018. 06

Cheonan Nonsan Expressway

Corporate Identity Standard

BASIC SYSTEM | APPLICATION SYSTEM

논산천안고속도로 1종시설물

정밀안전진단 보고서

검
상
교

2018.6



천안논산고속도로(주)

제 출 문

천안논산고속도로 주식회사 귀중

귀사와 2017년 10월 16일자로 계약을 체결한 “논산천안고속도로 1종시설물 정밀안전진단 용역(2구역)”을 성실히 수행하고 검상교의 결과를 본 보고서에 수록하여 부속자료와 함께 제출합니다.

2018년 06월

(주)한 국 구 조 물 안 전 연 구 원

이 채 규



(주)한 맥 기 술

이 기 상



검상교 정밀안전진단 결과표

가. 일반현황					
용역명	논산천안고속도로 1종시설물 정밀안전진단 용역(2구역)	진단기간	2017. 10. 19 ~ 2018. 06. 30		
관리주체명	천안논산고속도로(주)	대표자	이 선 관		
공동수급	(주)한국구조물안전연구원, (주)한맥기술	계약방법	일반경쟁		
시설물 구분	교량	종류	도로교량	종별	1종
준공일	2002년 12월 23일	진단금액 (천원)	23,628	안전등급	B
시설물 위치	충청남도 공주시 봉정동	시설물 규모	L=130.0m, B=24.3m(4차로)		
나. 진단 실시결과 현황					
중대결함	■ 없음				
진단 주요결과	■ 바닥판 하면 폭 0.3mm내·외 균열, 들뜸 및 박락, 백태, 철근부식 ■ 거더 내부 도장손상, 부식, 우수유입흔적, 이물질퇴적, 외부 부식 ■ 가로보 도장박리 ■ 교대 및 교각 폭 0.3mm미만 균열, 백태, 박리, 들뜸, 파손 ■ 교량받침 받침콘크리트 균열/들뜸, Plate 부식/도장박리, 고무재 탈락 ■ 신축이음 본체 부식, 유간 토사퇴적, 후타재 폭 0.3mm미만 균열 ■ 교면포장 아스콘 균열, 파손, 이격, 소성변형 ■ 난간 및 연석 폭 0.3mm내·외 균열, 망상균열, 백태, 박리/박락				
주요 보수·보강	■ 폭 0.3mm균열 주입보수 ■ 들뜸 및 박락, 파손부 단면보수				
다. 책임(참여)기술자 현황					
구분	성명	과업 참여기간		기술등급	
사업책임	서종태	2017. 10. 19 ~ 2018. 06. 30		특급기술자	
분야별책임	오판수	2017. 10. 19 ~ 2018. 06. 30		특급기술자	
	최진선	2017. 10. 19 ~ 2018. 06. 30		특급기술자	
분야별참여	전국현	2017. 10. 19 ~ 2018. 06. 30		특급기술자	
	유창수	2017. 10. 19 ~ 2018. 06. 30		특급기술자	
참여기술자	이상훈 외 23인	2017. 10. 19 ~ 2018. 06. 30		고급기술자 등	
라. 참고사항					
■ 폭 0.3mm이상 균열부 및 기 손상부 진전 여부 파악 및 신규손상 발생여부 파악					

검상교 정밀안전진단 실시결과 요약표

책임기술자 종합의견	
○ 검상교(천안)는 16년의 공용기간이 경과한 교량시설물로서, 주부재인 강박스 거더와 바닥판, 하부구조에는 구조적 손상은 조사되지 않은 상태이다. 주부재 및 보조부재에 일부 발생한 손상들은 교량의 내구성 저하 방지를 위한 국부적인 보수 및 주의관찰을 통한 지속적인 유지관리가 필요한 것으로 평가되었다. ○ 따라서, 본 교량의 상태평가 및 안전성평가 결과를 토대로 안전등급을 산정하면 『B등급(양호)』로 평가되었으며, 결함 및 손상 부위에 대하여 보수를 실시하고 중점유지관리가 필요한 구간에 대한 지속적인 유지관리가 수행된다면 1등교(DB-24)로서의 기능을 유지할 수 있을 것으로 판단된다.	
책임기술자 : 서 종 태 	

가. 정밀안전진단 외관조사 결과 기본사항

상태평가 결과 및 보수·보강				상태평가 결과 : B
결함발생 부재		상태평가 결과	결함종류	보수·보강(안)
상부구조	바닥판	b~c	- 균열(0.3mm미만) - 균열(0.3mm이상) - 박락 및 들뜸	- 주의관찰 - 주입보수 - 단면보수
	거더 내부	b	- 부식, 도장손상, 우수유입흔적	- 주의관찰
	거더 외부	b	- 부식	- 주의관찰
	가로보 및 세로보	a~b	- 도장박리	- 주의관찰
하부구조	교대	b	- 균열(0.3mm미만) - 망상균열, 재료분리 - 박리, 들뜸 - 누수흔적, 녹물, 백태	- 주의관찰 - 주의관찰 - 단면보수 - 주의관찰
	교각	b	- 균열(0.3mm미만) - 파손	- 주의관찰 - 단면보수

상태평가 결과 및 보수·보강			상태평가 결과 : B
결함발생 부재	상태평가 결과	결함종류	보수·보강(안)
교량받침	b	- 받침콘크리트 균열(0.3mm미만) - Plate 부식 및 도장박리 - 고무재 탈락	- 주의관찰 - 주의관찰 - 주의관찰
신축이음장치	a~c	- 본체 부식, 유간 토사퇴적 - 후타재 균열(0.3mm미만)	- 주의관찰 - 주의관찰
교면포장	a~c	- 아스콘 파손 - 아스콘 균열	- 주의관찰 - 주의관찰
기타부재	배수시설	a	-
	난간 및 연석	b~c - 균열(0.3mm미만), 균열백태 - 균열(0.3mm이상) - 망상균열, 백태 - 박리 및 박락	- 주의관찰 - 주입보수 - 주의관찰 - 주의관찰

나. 안전성평가 결과

안전성평가 수행 부재	해석방법	안전성평가 결과 요약	안전율	안전성평가 결과
강박스거더	허용응력법	최소안전율 1.509 (양호)	1.0이상	A
바닥판	강도설계법	최소안전율 1.470 (양호)	1.0이상	
교각	강도설계법	최소안전율 1.422 (양호)	1.0이상	

다. 내진성능 검토 수행 여부

검토대상 부재	설계적용여부	결과	검토결과 요약
-	Y	적용	당초 설계에 내진 반영

※ “제2장 자료수집 및 분석” 편에 상세히 기술함.

라. 현장시험(비파괴 및 추가시험)

시 험 명	시험부위			시험 결과		비 고
				평균	설계	
비파괴강도 (MPa)	상부 구조	천안 방향	반발경도	29.4 ~ 30.4	27.0	■ 설계기준강도 대비 100%이상으로 공용년수 경과에 따른 콘크리트 강도 저하는 없는 것으 로 판단됨
			초음파	30.4 ~ 31.2		
		논산 방향	반발경도	29.8 ~ 31.7	27.0	
			초음파	30.5 ~ 32.1		
	하부 구조	천안 방향	반발경도	반발경도	26.0 ~	
			초음파	초음파	27.0	
		논산 방향	반발경도	25.9 ~ 26.9	24.0	
			초음파	27.4 ~ 28.8		
철근탐사 (mm)	상부 구조	천안 방향	배근간격	125 ~ 251	150 ~ 250	■ 전반적으로 철근간격 및 피복두께가 설계값 과 근사함.
			피복두께	38 ~ 89	40	
		논산 방향	배근간격	133 ~ 255	150 ~ 250	
			피복두께	39 ~ 89	40	
	하부 구조	천안 방향	배근간격	91 ~ 301	100 ~ 300	
			피복두께	48 ~ 89	100	
		논산 방향	배근간격	96 ~ 242	100 ~ 250	
			피복두께	74 ~ 96	100	
탄산화 잔여깊이 (mm)	천안방향			30.0 ~ 69.5		■ 잔여깊이가 30mm이상 ‘a등급’으로 탄산화 로 인한 내구성 저하 가능성은 없는 것으로 검토됨
	논산방향			30.0 ~ 76.5		
염화물 함유량 시험 (kg/m³)	천안방향			0.0973 ~ 0.2670		■ 염화물이 함유되어 있 으나, 부식발생 가능성 이 낮은 ‘b등급’으 로 검토됨.
	논산방향			0.2150 ~ 0.2942		
강제 비파괴 시험	초음파 탐상시험 (개소)	천안방향		1등급: 12개소		■ 전 개소에서 균열, 기 공, 슬래그, 용입부족 등의 내부결함이 없는 1등급(합격)으로 조사됨
		논산방향		1등급: 12개소		
	도막두께 측정 (μm)	천안 방향	거더 내부	181 ~ 201	175	■ 도막두께 측정 결과 표준 도막두께를 상회하는 양 호한 상태로 측정되었음
				224 ~ 237	215	
		논산 방향	거더 내부	182 ~ 206	175	
			외부	223 ~ 235	215	
종합 평가	- 비파괴강도 측정결과, 측정값은 설계기준강도를 상회하는 것으로 조사되었으며, 공용년수 경과에 따른 구조물의 강도저하는 없는 것으로 평가됨. - 탄산화 깊이 측정결과, 전 개소에서 상태평가 “a” 로 검토되어 양호한 상태로 판단됨. - 염화물 함유량의 경우 신축이음으로부터 유입된 동절기 염화칼슘에 의해 b~c 등급으로 평가되었으므로 내구성 저하 방지를 위해 주기적인 점검을 통한 2차 손상 발생과악 등의 유지관리가 필요함. - 초음파탐상 시험결과, 전 개소에서 맞대기이음부의 용접상태는 양호한 것으로 판단됨					

검상교 현황표

작성일 : 2018년 06월 30일

구 분		내 용		구 분		내 용	
시설물명		검상교(천안,논산)		시설물번호		BR2003-0002002	
준공년월		2002년 12월 24일		관리번호		논산천안교량-25	
시설물위치		충청남도 공주시 봉정동					
설계하중		DB-24/DL-24		노선명(이정)		고속국도25호선 (순천기점 235.935)	
제원	연장	L = 130.0 m(40.0 + 50.0 + 40.0 = 130.0m)					
	폭	B = 24.3 m, 4차로					
구조 형식	상 부	강박스거더교(STB)		기초 형식	교대	직접기초	
	하 부	교대 : 역T형식(RTA) 교각 : 라멘식(RAP)			교각	직접+말뚝기초	
교량받침		포트받침		신축이음		MS JOINT(A1) FINGER JOINT(A2)	
교차시설물		도로 횡단		통과높이		16.0m	
설 계 사		동부엔지니어링(주)		시 공 사		LG건설(주), 한일건설(주), 쌍용건설(주)	
내진설계유무		내진설계적용		관리주체		천안논산고속도로(주)	
부착시설내용		- 없음					
기 타		- 설계도서 및 구조계산서 유무 :유 - 중점 점검사항(붕괴유발부재, 보수·보강 부위 등을 기재)					

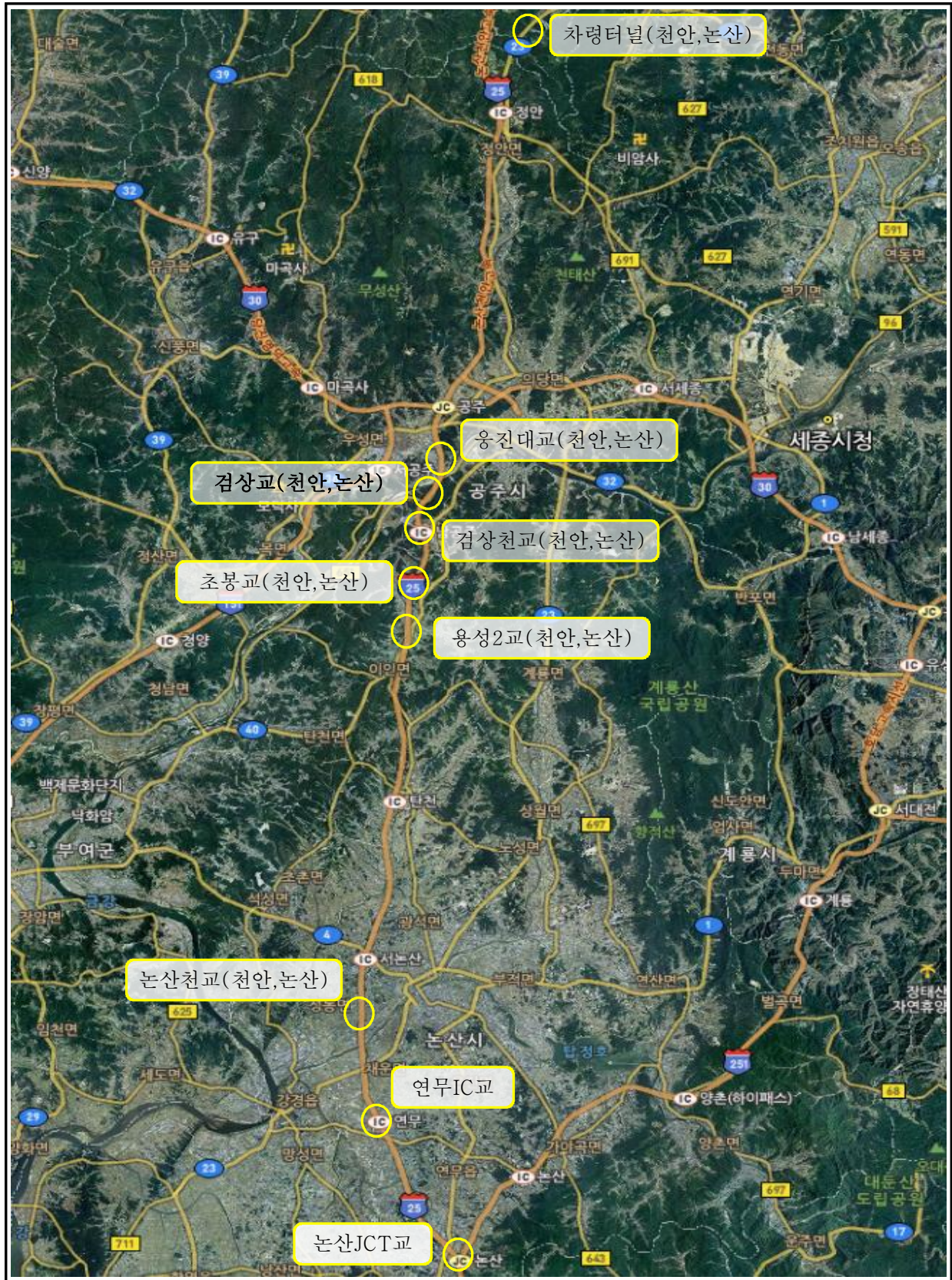
정밀안전진단 참여기술진(1)

참여구분	참여분야	소 속	직 위	성 명	참여기간	서 명
책임기술자	사업책임	(주)한국구조물안전연구원	부원장	서종태	10월19일~06월30일 (255일)	
분야별 책임기술자	재료시험분야	(주)한국구조물안전연구원	부원장	오관수	10월19일~06월30일 (127일)	
	자료분석분야	(주)한맥기술	사장	최진선	10월19일~06월30일 (127일)	
분야별 참여기술자	재료시험분야	(주)한국구조물안전연구원	부원장	전국현	10월19일~06월30일 (127일)	
	자료분석분야	(주)한국구조물안전연구원	부원장	유창수	10월19일~06월30일 (127일)	
참여기술자	재료시험분야	〃	부장	김정대	10월19일~06월30일 (255일)	
		〃	차장	곽호정	10월19일~06월30일 (127일)	
		〃	차장	박선영	10월19일~06월30일 (127일)	
		〃	차장	최희림	10월19일~06월30일 (127일)	
		〃	차장	김충희	10월19일~06월30일 (127일)	
		〃	과장	김세열	10월19일~06월30일 (127일)	
		〃	차장	이덕주	10월19일~06월30일 (127일)	
		〃	과장	김정훈	10월19일~06월30일 (255일)	
		〃	과장	마권동	10월19일~06월30일 (127일)	
		〃	과장	현지홍	10월19일~06월30일 (127일)	

정밀안전진단 참여기술진(2)

참여구분	참여분야	소 속	직 위	성 명	참여기간	서 명
참여기술자	재료시험분야	(주)한국구조물안전연구원	부장	이상훈	10월19일~06월30일 (255일)	
		〃	대리	이주형	10월19일~06월30일 (127일)	
		〃	대리	차광희	10월19일~06월30일 (127일)	
		〃	대리	김영학	10월19일~06월30일 (127일)	
		〃	사원	김재홍	10월19일~06월30일 (127일)	
		〃	사원	김호섭	10월19일~06월30일 (255일)	
		〃	사원	김인하	10월19일~06월30일 (127일)	
		〃	부장	양승필	05월01일~06월30일 (61일)	
		〃	이사	이택수	06월01일~06월30일 (30일)	
		(주)한맥기술	부장	김승제	10월19일~06월30일 (255일)	
		〃	부장	김건훈	10월19일~03월22일 (155일)	
		〃	과장	박지훈	10월19일~06월08일 (233일)	
		〃	사원	김치엽	10월19일~06월30일 (255일)	
		〃	부사장	고삼암	03월23일~06월30일 (100일)	

시설물의 위치도





○ 시설물 위치 : 충청남도 공주시 봉정동

시설물의 전경사진(1)



상부전경



측면전경

시설물의 전경사진(2)



바닥판하면 및 거더 외부 전경



강박스 내부 전경

시설물의 전경사진(3)



교대 전경(A1)



교각 전경(P1)

시설물의 전경사진(4)



신축이음장치 전경



교량받침 전경

시설물의 전경사진(5)



방호울타리 전경



교면포장 전경

시설물의 전경사진(6)



교량판 전경



교량설명판 전경

정밀안전진단 결과 요약문

1. 과업의 개요

1.1 과업의 목적

본 과업은 “시설물의 안전 유지관리에 관한 특별법”(이하 “시설물안전법”이라 한다.) 제7조 및 동법 시행령 제8조에 의한 정밀안전진단으로서 시설물의 물리적·기능적 결함과 손상을 조사·측정하고 원인을 분석하여 신속하고 적절한 조치를 취하며, 상태 및 구조적 안전성, 사용성을 종합적으로 검토·평가하여 적절한 보수·보강방법 및 유지관리방안을 수립하여, 고속도로 시설물의 재난예방과 안전성 확보를 통해 공공의 안전을 확보하는데 그 목적이 있다.

1.2 과업의 범위

가. 정밀안전진단

- 1) 자료수집 및 분석
- 2) 현장조사 및 시험
- 3) 상태평가
- 4) 안전성평가
- 5) 종합평가 및 안전등급 지정
- 6) 보수·보강방법 및 유지관리방안 제시
- 7) 보고석 작성

나. 수중점검 : 해당사항 없음

다. 과업기간

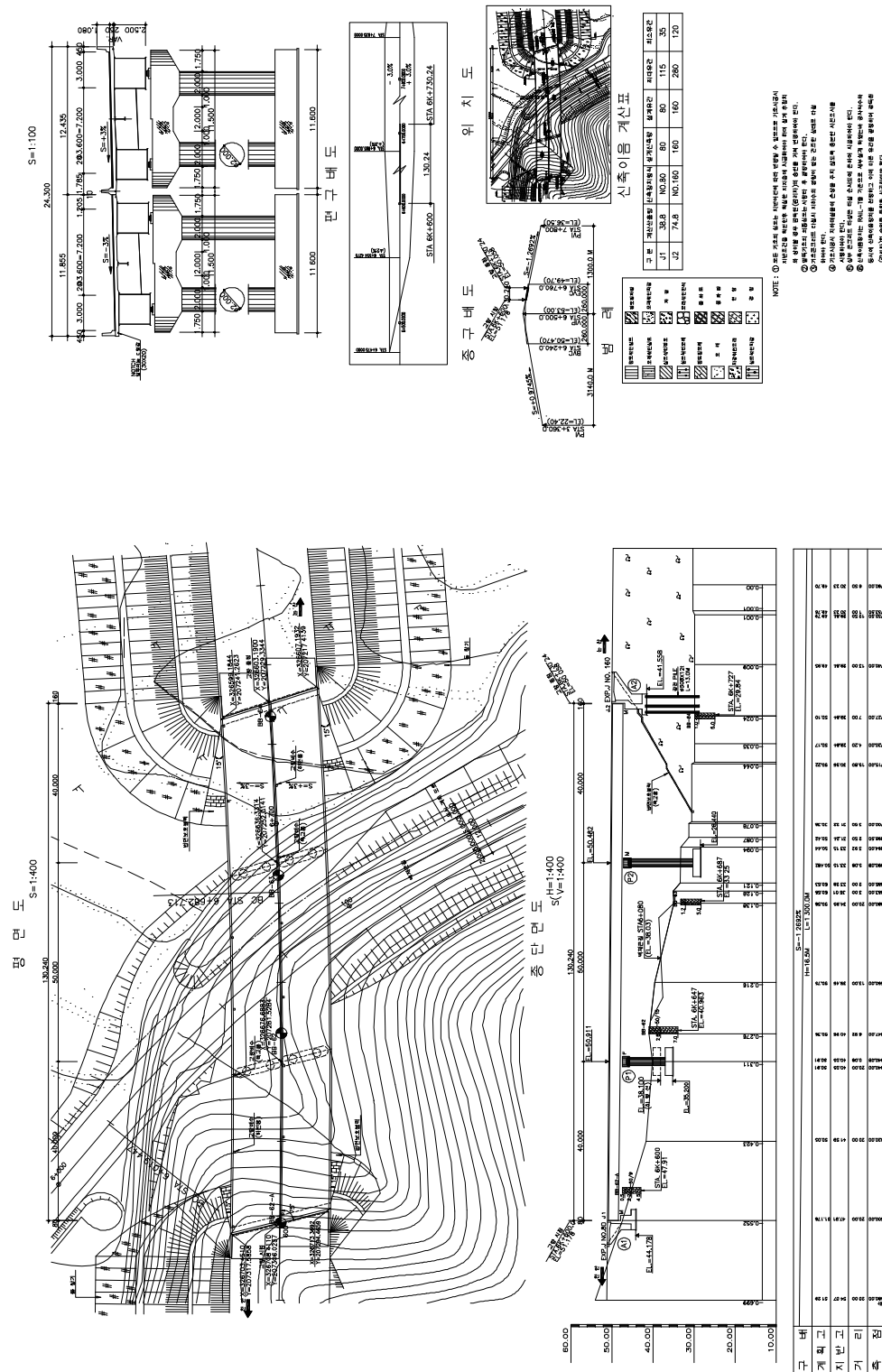
2017. 10. 19 ~ 2018. 06. 30(착수일로부터 255일간)

1.3 시설물의 개요

1) 시설물의 현황

구 분		내 용		구 분		내 용	
시설물명		검상교(천안,논산)		시설물번호		BR2003-0002002	
준공년월		2002년 12월 24일		관리번호		논산천안교량-25	
시설물위치		충청남도 공주시 봉정동					
설계하중		DB-24/DL-24		노선명(이정)		고속국도25호선 (순천기점 235.935)	
제원	연장	L = 130.0 m(40.0 + 50.0 + 40.0 = 130.0m)					
	폭	B = 24.3 m, 4차로					
구조 형식	상 부	강박스거더교(STB)		기초 형식	교대	직접기초	
	하 부	교대 : 역T형식(RTA) 교각 : 라멘식(RAP)			교각	직접+말뚝기초	
교량받침		포트받침		신축이음		N.M.C JOINT(A1-논산) FINGER JOINT(A2-천안) MS JOINT(A1-천안, A2-논산)	
교차시설물		도로 횡단		통과높이		16.0m	
설 계 사		동부엔지니어링(주)		시 공 사		LG건설(주), 한일건설(주), 쌍용건설(주)	
내진설계유무		내진설계적용		관리주체		천안논산고속도로(주)	
부착시설내용		- 없음					
기 타		- 설계도서 및 구조계산서 유무 : 유 - 중점 점검사항(붕괴유발부재, 보수·보강 부위 등을 기재)					

2) 시설물의 주요도면

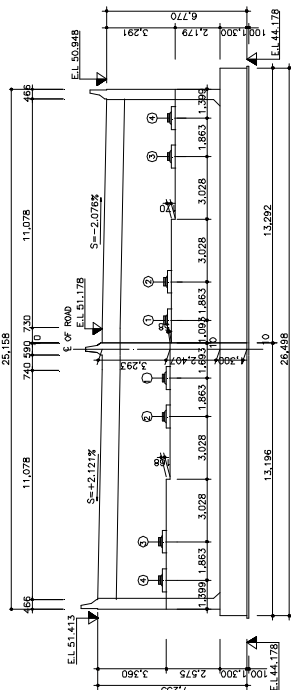


〈교량의 종.평면도〉

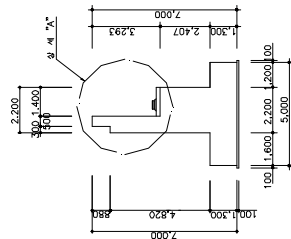
천안~논산간 고속도로(천안~논산간) 건설공사
제 4 공구 : 공주 ~ 이원

교대 일반도 (A1)

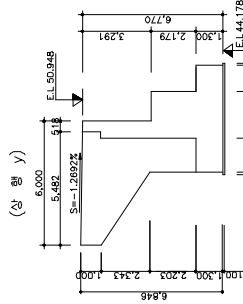
정면도 S = 1 : 100



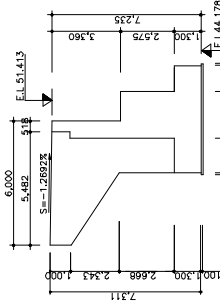
단면도 S = 1 : 100



남개벽
S = 1 : 100



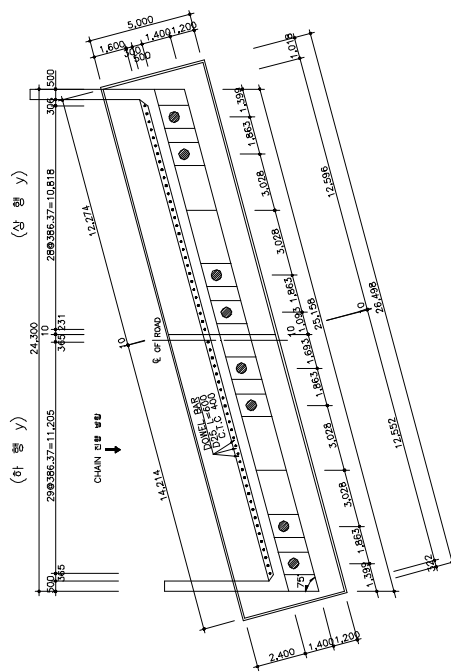
(하행 y)



상세 "A" S = 1 : 30

S = 1 : 20

평면도 S = 1 : 100



<교대 일반도-A1>

SHOE ELEVATION

구분	상행선	하행선
①	48.040	48.098
②	48.040	48.098
③	47.870	48.266
④	47.870	48.266

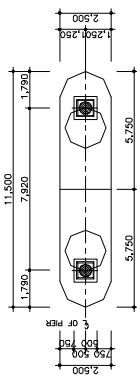
*NOTE: 구조물 마감과 간접요를 도면하고 오차에 차이를 발생하게하며
도시의 차에 협조를 20/20으로 받는다

변화치수표

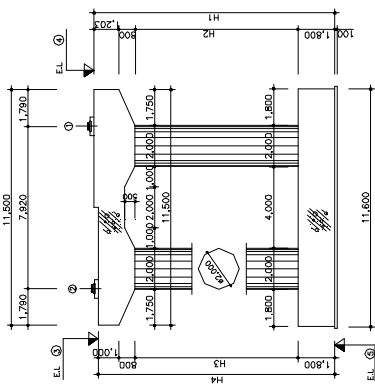
구분	H	SH	MH	비고
M250	187	103	213	형제상 거점
D250	187	103	213	형제상 거점

천안~논산간 고속도로(정안~논산간) 건설공사
제 4 공구 : 공주 ~ 이인

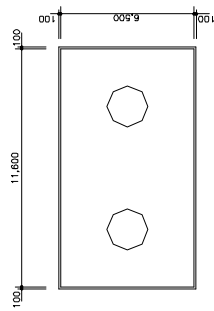
0.5 1.0 1.5
S=1:100



$\mathbb{H}$ $\mathbb{H}^0$ $S=1:100$



4
 5
 6
 7
 8

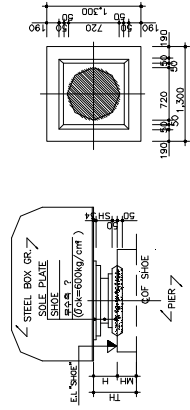


〈교각 일반도〉

내
하
하
하
하

- 설계직중비율 : 강도성계법
- 강도 : 콘크리트 $6\text{ck}=240\text{kg/cm}^2$
- 철근 $6\text{y}=3000\text{kg/cm}^2$

SHOE 기본발판양식도

$$\frac{S}{s} = 1 : 20$$


𠂇
 𠂈
 𠂉
 𠂊
 𠂋

	MH		TH		구분	H	SH	비	고
	③	④	③	④					
P1	169	177	405	392	M800	239	155	영남향 기둥	
P2	134	148	373	364	D800	236	152	영남향 기둥	
					F800	215	131	고 쪽 판	

SHOE 굽의 높기 ELEVATION

구	질	①		②	
		그	라	질량	BOOTON
P1	SHOE				
	E.L	47.728	47.517		
P2	SHOE				
	E.L	47.270	47.053		

$\frac{1}{2}$
 $\frac{1}{3}$
 $\frac{1}{4}$

구분		③	④	⑤	H1	H2	H3	H4	비고
P1	E.L	47,348	47,551	35,200	12,351	8,548	8,548	12,148	FIX
P2	E.L	46,319	47,122	28,440	18,682	14,879	14,879	18,479	MOV

*NOTE: 다리를 미관과 인접성을 도모하고 모서리 피신을 방지하기 위해 모서리 처리 협신을 20X20 으로 한다.

2. 자료수집 및 분석

2.1 점검 및 진단이력

번호	구 분	점검/ 진단기간	점검/ 진단기관	주요점검/진단결과	상태 등급
1	초기점검	2003.04	(주)아워브레인	주요 손상은 미세균열 일부 발생, 주의 관찰 종방향 접속부 누수 발생. 주의관찰.	A
2	정기점검	2003.12	(주)아워브레인	주요 손상은 보수부 일부 재균열, 종방 향 접속부 누수 발생. 주의관찰.	-
3	정기점검	2004.6	(주)아워브레인	주요 손상은 방호벽, 후타재 균열, 종방 향 접속부 누수 발생. 주의관찰	-
4	정기점검	2004.7	(주)아워브레인	주요 손상은 방호벽, 후타재 균열, 후타 재 균열·박리, 교대부 누수, 국부적 도장 박리 주의관찰 필요.	-
5	정밀점검	2005.4	(주)한길종합 엔지니어링	균열에 대한 전반적인 보수가 시행되어 양호한 상태임. 전회 점검시 조사되었던 슬래브 종방향 접속부 누수,교좌 보호고 무 탈락, 국부적 도장박리부는 손상의 진행이 없으며, 논산측 후타재는 균열부 에 박리가 진행중인 것으로 조사됨.	A
6	정기점검	2005.7	(주)한길종합 엔지니어링	균열에 대한 전반적인 보수가 시행되어 양호한 상태임. 전회 점검시 조사되었던 슬래브 종방향 접속부 누수,교좌 보호고 무 탈락, 국부적 도장박리부는 손상의 진행이 없으며, 논산측 후타재는 균열부 에 박리가 진행중인 것으로 조사됨.	-
7	정기점검	2006.3	(주)아워브레인	전반적으로 양호한 상태이나 방호벽 보 수부 재균열 발생, 강재 거더부에 국부 적인 도장박리 및 부식 발생, 교각 코핑 부 및 상면에 균열, 신축이음부 누수로 인한 교량받침 PLATE 도장박리 및 벽 체부 표면열화, 신축이음장치 후타재 박 락 및 균열, 점검사다리 작동불량(P1) 등 의 손상현황이 발생한 상태임.	-

번호	구 분	점검/ 진단기간	점검/ 진단기관	주요점검/진단결과	상태 등급
8	정기점검	2006.10	(주)아워브레인	전반적으로 양호한 상태이나 방호벽 보수부 재균열 발생, 강재 거더부에 국부적인 도장박리 및 부식 발생, 교각 코핑부 및 상면에 균열, 신축이음부 누수로 인한 벽체부 표면열화, 신축이음장치 후타재 박락 및 균열 등의 손상현황이 발생된 상태임.	-
9	정밀점검	2007.6	(주)아워브레인	기 발생된 손상현황은 포장 접속부 침하, 방호벽 재균열, 교량받침 부식, 거더 도장박리 및 부식, 종방향 접속부 누수, 하부구조 균열(폭 0.1 ~ 0.2mm)등이며, 기 발생된 손상은 교량의 안전성에는 큰 문제가 없는 것으로 사료되나, 교량의 내구성확보차원의 보수가 일부 필요하며, 주기적인 점검을 통한 유지관리가 필요하다.	B
10	정기점검	2007.12	(주)아워브레인	기 발생된 손상현황은 교면 접속부 아스콘파손(단차부 보수실시), 방호벽 균열, 거더 국부적인 부식, 교량받침 도장들뜸 및 고무재탈락, 점검계단 이격, 도수로 침하등이 발생한 상태이다. 기 발생된 손상현황은 현재 구조적으로 큰 문제가 없는 것으로 사료되나, 구조물의 내구성 증진을 위하여 손상부에 대한 보수를 실시하며, 향후 지속적인 관찰을 통한 구조물의 유지관리가 필요하다.	-
11	정기점검	2008.6	(주)아워브레인	기 발생된 손상현황은 교면포장 접속부 아스콘 파손, 접속도로 콘크리트 포장 균열, 방호벽 균열 및 차수판 파손, 바닥판하면 국부적인 백태, 박리 및 철근노출, 거더외부 경미한 도장손상, 교량받침 본체 도장박리 및 고무재탈락, 신축이음 본체 부식, 후타재 박리 및 이격, 하부구조 균열 및 표면열화, 법면 배수로 침하 등의 손상현황이 발생된 상태이다. 기 발생된 손상현황은 구조물의 안전성에 지장이 없으며 내구성 증진을 위한 일부 보수 및 지속적인 관찰을 통한 구조물의 유지관리가 필요하다.	-

번호	구 분	점검/ 진단기간	점검/ 진단기관	주요점검/진단결과	상태 등급
12	정기점검	2008.12	(주)아워브레인	기 발생된 손상현황은 교면포장 접속부 아스콘 파손, 접속도로 콘크리트 포장 균열, 방호벽 균열, 바닥판하면 국부적인 백태, 박리 및 철근노출, 거더외부 경미한 도장손상, 교량받침 본체 도장박리 및 고무재탈락, 신축이음 본체 부식, 후타재 박리 및 이격, 하부구조 균열 및 표면열화, 법면 배수로 침하 등의 손상현황이 발생한 상태이다. 기 발생된 손상현황은 전회와 비교시 진전은 미미한 상태이나, 구조물의 내구성 확보를 위하여 일부 보수를 실시하며, 지속적인 유지관찰을 통한 구조물의 유지관리가 필요하다.	-
13	정밀점검	2009.06	(주)한길종합 엔지니어링	전반적으로 양호한 상태로 구조적인 손상은 없는 것으로 조사되었으며, 주요 손상으로 유도배수관 행거로드 탈락, 신축이음 유간부족, 바닥판 박락 및 철근노출, 콘크리트 균열, 거더내부 우수유입 및 도장손상, 교량받침 도장박리 및 부식 등이 관찰되었으며 손상부에 대해서는 주의관찰 및 보수가 필요하다.	B
14	정기점검	2009.12	(주)한길종합 엔지니어링	정기점검 결과, 전반적으로 양호하나 콘크리트 균열, 접속부 아스팔트 패임, 거더외부 국부적인 도장박리 및 부식 등이 추가적으로 조사되었다. 주요 손상으로 신축이음 유간부족 및 부식, 후타재 박락 및 균열, 유도배수관 행거로드 탈락 및 부식, 방호벽 균열, 거더내부 도장손상, 하부구조 균열 및 백태, 받침콘크리트 균열 등이 조사되었으며 구조적으로 문제가 되는 손상은 없는 것으로 판단된다. 따라서 손상부에 대해서는 보수 및 지속적인 관찰을 통한 유지관리가 요구된다.	-
15	정기점검	2010.06	(주)한길종합 엔지니어링	정기점검 결과, 전반적으로 양호하나 바닥판, 거더, 하부구조 등의 손상에 대한 하자담보기간 만료전에 보수 등의 조치가 필요한 상태이다. 전회 점검과 비교하여 노산방향 접속부(A2)에 콘크리트 포장균열 및 중분대 균열이 추가로 조사되어 주의관찰 후 보수 등의 여부를 판단해야 할 것으로 보이며, 그밖에 조사된 손상부에 대한 조치는 공용중 내구성 향상을 위해 일부 손상에 대한 보수 등의 조치가 필요함	-

번호	구 분	점검/ 진단기간	점검/ 진단기관	주요점검/진단결과	상태 등급
16	정기점검	2010.12	(주)한길종합 엔지니어링	정기점검 결과, 전회 점검과 비교 시 교면포장, 배수시설, 교량받침, 하부구조에 일부 보수가 실시된 상태이며 보수부의 상태는 양호하다. 주요 손상으로는 교면포장 균열, 콘크리트 부재에 국부적으로 균열, 거더 내부 이물질 퇴적 및 도장손상, 거더 외부 도장 손상, 신축이음 본체 부식 및 유간부족 등이 조사되었다. 점검일 현재 구조물의 구조적인 안전에는 문제가 없으며, 공용중 내구성 증진을 위해 일부 손상에 대한 보수가 필요하다. 본 구조물은 1종 시설물로서 하자담보 기간 내에 하자보수를 실시해야 하며, 일부는 하자보수가 진행된 양호하다.	-
17	정밀점검	2011.06	(주)아워브레인	정밀점검 결과 본 구조물은 보조부재에 경미한 결함이 발생하였으나, 기능 발휘에는 지장이 없으며 내구성 증진을 위하여 일부의 보수가 필요한 상태인 “B” 등급의 양호한 상태로 평가되었다. 현재 일부 부재에 손상이 조사되어 내구성 측면에서의 보수가 필요한 상태이며 발생한 주요 손상으로는 신축이음 유간부족, 방호벽 콘크리트 균열, 바닥판 균열, 철근노출 및 박락, 거더내부 도장손상, 교량받침 여유량부족 및 부식, 하부구조 균열 및 단면손상 등이다. 특히 신축이음장치 A2지점 양방향의 신장여유량 부족에 대해서는 교체가 요구되며, 바닥판하면 균열 및 콘크리트 박락, 철근노출에 대해서는 내구성저하방지 차원의 보수가 필요하다. 대상 교량은 안전성 및 사용성이 양호한 상태로 판단되며 외관조사에서 나타난 손상에 대하여 보수를 실시하고, 지속적인 점검을 통한 유지관리를 실시한다면 1등교로써의 교량 기능을 계속적으로 발휘할 수 있을 것으로 판단된다.	B
18	정기점검	2011.12	(주)아워브레인	정기점검결과, 대상시설물의 상태는 ‘양호’인 것으로 판단되며, 일부 부재에 기발생된 손상의 진전은 미미한 상태이나 공용중 지속적인 우수유입에 의하여 내구성 저하가 우려되는 일부 손상이 발생되고 있는 상태이다. 기발생된 주요 손상으로는 바닥판하면 종조인트부 균열 및 들뜸(철근부식), 하부구조의 균열 및 표면열화 등이 있으며 일부 신축이음(A2) 유간부족과 교량받침(A2) 이동 여유량 부족은 2차손상은 없으나 지속적인 주의관찰을 실시하여 대상교량의 원활한 신축거동 여부를 확인하여야 한다. 기발생된 손상은 내구성 저하방지를 위해서 일부 보수를 실시하고 지속적인 점검을 통한 유지관리를 실시한다면 1등교로써의 기능발휘에 문제가 없을것으로 판단된다.	-

번호	구 분	점검/ 진단기간	점검/ 진단기관	주요점검/진단결과	상태 등급
19	정기점검	2012.06	(주)아워브레인	정기점검 결과, 대상시설물의 상태는 교량의 안전성을 저해할 만한 주요부재의 심각한 손상은 없는 ‘양호’ 한 상태이며, 다만 유지관리차원에서 보수를 요하는 손상이 일부 발생한 상태이다. 현재 공용중 지속적인 우수유입에 의하여 내구성이 저하된 원인으로 일부 손상이 발생 및 진전되고 있는 상태이다. 이전 점검이후 신축이음 본체 교체 및 후타재 표면처리가 완료된 상태이며, 발생한 주요 손상으로는 바닥판하면 종조인트부 균열 및 들뜸(철근부식), 콘크리트 탈락, 교량받침 이동량표시계, 먼지막이링 탈락, 하부구조 균열 및 표면열화 등이다. 또한, 일부 신축이음(A2)의 신축거동의 이상에 대해서는 2차손상은 발생되지 않은 상태이나, 지속적인 주의관찰을 통한 신축거동 여부를 확인하고 문제가 될 시 교체가 필요하다. 기 발생한 손상은 내구성 저하방지를 위해서 일부 보수를 실시하고 지속적인 점검을 통한 유지관리를 실시한다면 1등급교로서의 교량의 기능발휘에 문제가 없을 것으로 판단된다.	-
20	정밀 안전진단	2013.06	(주)동우기술단	점검 결과 본 구조물은 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 상태인 “C” 등급의 보통인 상태로 평가됨. 현재 일부 부재에 손상이 조사되어 내구성 측면에서의 보수가 필요한 상태이며, 발생한 주요 손상으로는 신축이음 유간부족, 방호벽 콘크리트 균열, 바닥판 균열, 철근노출 및 박락, 거더내부 도장손상, 교량받침 여유량부족 및 부식, 하부구조 균열 및 단면손상 등이다. 특히 신축이음장치 A2지점 양방향의 신장여유량 부족에 대해서는 교체가 요구되며, 바닥판하면 균열 및 콘크리트 박락, 철근노출에 대해서는 내구성저하 방지 차원의 보수가 필요하다. 대상 교량은 안전성 및 사용성이 양호한 상태로 판단되며 외관조사에서 나타난 손상에 대하여 보수를 실시하고, 지속적인 점검을 통한 유지관리를 실시한다면 1등급교로서의 교량 기능을 계속적으로 발휘할 수 있을 것으로 판단됨	C

번호	구 분	점검/ 진단기간	점검/ 진단기관	주요점검/진단결과	상태 등급
21	정기점검	2013.12	(주)동우기술단	정기점검 결과, 이전 정밀안전진단 이후 일부 부재에 대한 보수가 시행되었으며 그 외 주요부재 및 보조부재의 일부 손상에 대해 내구성 저하방지를 위한 추가보수가 필요한 상태이나 전반적으로 교량의 안전성에 문제가 없는 양호한 상태로 판단된다. 기발생된 주요 손상 중 바닥판 캔틸레버부 단면 손상은 하부 통과구간에 대한 보수가 시행된 상태이나 재손상 발생여부에 대한 주의관찰이 필요하며 신축이음 유간부족에 의한 교체부 또한 지속적인 주의관찰이 필요하다. 그 외 발생한 손상에 대해서는 마찬가지로 일부 추가보수와 함께 진전여부의 주의관찰을 실시하여 교량의 건전한 상태를 지속시키는 유지관리가 필요함	-
22	정기점검	2014.06	(주)동우기술단	정기점검 결과, 주요부재 및 보조부재의 일부 손상에 대해 내구성 저하방지를 위한 추가보수가 필요한 상태이나 전반적으로 교량의 안전성에 문제가 없는 양호한 상태로 판단된다. 기발생된 주요 손상 중 바닥판 캔틸레버부 단면손상은 하부 통과구간의 기보수상태가 대체로 양호하나 일부 미보수된 부위는 탈락의 우려가 있으므로 추가보수를 실시하는 것이 필요하며, 신축이음 본체 고무재 마모로 인한 누수부위는 하부구조의 열화를 발생시키고 있어 교체가 시행되었다. 그 외 발생한 일반적인 손상에 대해서는 진전여부의 주의관찰을 실시하여 교량의 건전한 상태를 지속시키는 유지관리가 필요하다.	-

번호	구 분	점검/ 진단기간	점검/ 진단기관	주요점검/진단결과	상태 등급
23	정기점검	2014.12	(주)아워브레인	정기점검 결과, 전반적으로 교량의 안전성에 문제가 없는 양호한 상태로 판단되나, 기발생된 주요 손상 중 바닥판 캔틸레버부 단면 손상은 일부 재손상과 신규 손상이 진전중으로 관찰되어 추가보수를 실시하는 것이 필요하며, 그 외 발생한 일반적인 손상에 대해서는 진전여부의 주의관찰 후 보수를 고려하는 효율적인 유지관리를 실시하는 것이 바람직하다.	-
24	정밀점검	2015.06	(주)동우기술단	정밀점검 결과 본 구조물은 보조부재에 경미한 결함이 발생하였으나, 기능 발휘에는 지장이 없으며 내구성 증진을 위하여 일부의 보수가 필요한 상태인 “B” 등급의 양호한 상태로 평가되었다. 금회 점검을 통해 기 점검에서 조사된 손상의 진전 및 보수상태, 신규손상 발생에 대한 조사를 실시한 결과 즉각적인 보수를 요하는 손상은 없는 것으로 확인 되었다. 조사된 손상 중 신축이음장치 수축여유량 부족구간, 교량받침 가동량 여유량 부족 구간에 대한 혹서가·혹한기시 집중적인 주의관찰이 요구되며, 특이사항 발생시 적절한 보수계획을 수립하여 보수를 실시한다면 교량의 기능을 계속적으로 발휘 할 수 있을 것으로 판단된다.	B
25	정기점검	2015.12	(주)동우기술단	정기점검결과 조사된 손상은 대부분이 기존에 발생한 것으로서 일부 손상은 보수가 실시되었으며 기존 손상의 진전은 미미한 상태이다. 발생한 일부 손상은 유지관리차원에서 보수가 필요하며 전반적인 교량의 안전성에 문제가 될 만한 손상은 조사되지 않았다. 이에 정기적인 점검을 통해 손상의 진전유무를 관찰하고 지속적인 유지관리를 실시하는 것이 바람직함	

번호	구 분	점검/ 진단기간	점검/ 진단기관	주요점검/진단결과	상태 등급
26	정기점검	2016.06	(주)아워브레인	정기점검 결과, 대상시설물의 상태는 교량의 안전성을 저해할 만한 주요부재의 심각한 손상은 없는 상태로 판단된다. 주요 손상으로는 바닥판하면 균열 및 들뜸, 철근노출, 교량받침 받침콘크리트 들뜸, 하부구조 균열 등이 조사되었다. 기 발생된 손상은 이전 점검과 비교시 신축이음 본체 일부 교체가 시행된 구간이 확인되었으며, 그 외 진전은 미미한 상태이다. 기 발생된 손상은 유지관리차원에서 보수를 요하는 손상이 일부 발생된 상태이며, 주기적인 점검을 통해 손상의 진전유무 및 신규손상 발생에 대한 지속적인 유지관리가 필요하다.	-
27	정기점검	2016.12	(주)아워브레인	정기점검 결과, 대상시설물의 상태는 교량의 안전성을 저해할 만한 주요부재의 심각한 손상은 없는 상태로 판단된다. 기 실시된 점검이후 신축이음 본체 교체, 교대 균열보수가 시행되었으며, 주요 손상으로는 바닥판하면 균열 및 들뜸, 철근노출, 교량받침 볼트 탈락, 받침콘크리트 들뜸, 하부구조 균열 등이 조사되었다. 기 발생된 손상은 이전 점검과 비교시 일부 손상의 진전 및 신규손상이 발생되었으며, 시설물의 내구성 저하방지를 위한 보수가 필요한 상태이다. 또한, 주기적인 점검을 통한 지속적인 유지관리가 필요함	-
28	정밀점검	2017.06	(주)아워브레인	정밀점검 결과 본 구조물은 보조부재에 경미한 결함이 발생하였으나, 기능 발휘에는 지장이 없으며 내구성 증진을 위하여 일부의 보수가 필요한 상태인 “B” 등급의 양호한 상태로 평가되었다. 기 실시된 점검이후 일부 부재에 발생한 손상에 대해 보수가 실시되었으나, 바닥판 종조인트부에 발생한 손상은 다소 진전된 것으로 조사되었다. 기 발생된 손상에 대해서는 시설물의 안전성 및 내구성 저하방지를 위한 보수가 필요하며, 그 외 손상에 대해서는 주기적인 점검을 통한 주의관찰을 실시한다. 특히, 논산방향 A2지점 교량받침의 신장여유량 부족에 대해서는 전단볼트 파손, 받침물탈 파손 등의 2차 손상이 발생된 바, 프리세팅 등의 조치를 실시하고, 혹서기시 가동상태에 대한 세심한 주의관찰을 실시하는 것이 바람직한 것으로 판단된다.	B
29	정기점검	2017.12	(주)아워브레인	정기점검 결과, 대상시설물의 상태는 교량의 안전성을 저해할 만한 주요부재의 심각한 손상은 없는 상태로 판단된다. 주요 손상으로는 바닥판하면 균열 및 들뜸, 거더 내외부 도장박리, 부식, 하부구조 균열 등이 조사되었다. 기 발생된 손상은 이전 점검과 비교시 진전은 미미한 상태이며, 주기적인 점검을 통한 지속적인 유지관리가 필요하다.	-

2.2 보수·보강 이력

일 자	내 용	물 량	비 고
06년 10월	교량받침 도장보수	-	A1-SH2 천안방향
09년 11월	방호벽 균열보수	L=3.5m / 6개소	S3-천안방향
	교량받침 재도장	16개소	A1-SH6
	거더내부 실링	L=12m / 28개소	S1-G4
10년 11월	배수시설 행거교체	27개소	S1~3-천안방향
	교량받침 재도장	6개소	P1, P2-양방향
12년 04월	신축이음 교체	L=11.5m (N.M.C JOINT 50)	A1-천안방향
	후타재 보수	-	A1, A2-논산방향
12년 08월	신축이음 교체	L=11.5m (FINGER JOINT 120)	A2-논산방향
13년 04월	신축이음 교체	L=11.5m (FINGER JOINT 130)	A2-천안방향
14년 04월	신축이음 교체	L=11.5m (N.M.C JOINT 50)	A1-논산방향
14년 07월	신축이음 교체	L=11.5m (FINGER JOINT 130)	A2-천안방향(하자)
14년 10월	신축이음 후타재 보수	-	A2-논산방향
15년 09월	신축이음 후타재 보수	-	A2-천안방향
15년 11월	신축이음 후타재 보수	-	A2-논산방향
16년 07월	신축이음 교체	L=11.5m (MS JOINT 50)	A2-논산방향
16년 09월	신축이음 부분교체	L=11.5m (MS JOINT 50)	A1-천안방향
		L=5.2m (FINGER JOINT 120)	A2-천안방향

2.3 자료수집 및 분석 결과요약

구 분	수집 자료	자료분석 결과	진단과업 진행방향
건 설 관 련 자 료	◇ 호남고속도로 광주시우회도로(정안~논산간)건설공사 4공구 - 공사시방서 - 구조계산서 - 일반보고서 - 토질조사보고서 - 초기점검보고서	◇ 구조계산서 및 구조물도, 일반보고서는 설계당시 기준에 준하여 작성된 것으로 확인됨 ◇ 설계도면과 실측 제원 비교시 주요 부재에 대하여 전반적으로 동일 ◇ 점검시설의 경우 설치하는 것으로 제시되었으나 현재 미설치 된 것으로 검토됨	◇ 본 과업은 구조물 정밀안전진단이므로 외관조사망도의 정비 및 면밀한 외관조사 실시
유 지 관 리 자 료	◇ 정기점검 및 정밀점검 정밀안전진단 ◇ 보수·보강 이력	◇ 16년간 공용하면서 별다른 문제가 없는 양호한 상태 ◇ 일부 발생한 손상에 대하여 보수 필요 ◇ 보수 및 보강 이력은 관리주체에 제공받아 검토됨	

3. 현장조사 및 시험

3.1 외관조사 결과요약

1) 천안방향

구 분	주요결합 및 외관조사 결과	검토의견
바닥판	- 전 경간에 걸쳐 균열 및 백태 발생 - 일부구간 콘크리트 박리, 박락 발생	- 건조수축, 수화열에 의한 균열로서 폭 0.3mm이상 균열부 주입보수 필요 - 단면손상부 손상의 진전 방지를 위한 단면보수 등의 조치를 취하는 것이 바람직함
강박스 거더	- 구조적 손상은 발생하지 않은 양호한 상태 - 장기공용으로 인한 열화 등의 원인으로 도장박리 및 부식 발생 - 스플라이스 틈 우수 유입으로 인해 우수유입혼적 전경간에 걸쳐 발생	- 도장박리 및 부식부 주의관찰 후 손상의 진전 시 적절한 조치를 취하는 것이 바람직함 - 우수유입의 경우 손상의 진전 시 스플라이스 틈 실링재 마감을 실시하여 우수유입 방지
가로보 및 세로보	- 전반적으로 양호한 상태 - 일부 도장박리 발생	- 당초 전처리 미흡에 의해 발생한 것으로 판단되며, 주의관찰 후 손상의 진전 시 조치가 필요함
교대	- 신축이음 우수유입에 의해 콘크리트 박리 및 박락 발생 - 폭 0.1~0.2mm 수직균열 발생	- 박락의 경우 손상의 진전 방지를 위한 단면보수 등의 조치가 필요함 - 균열의 경우 건조수축에 의한 것으로서 주의관찰 후 손상의 진전 시 적절한 조치가 필요함
교각	- 폭 0.1~0.2mm 수직균열과 국부 파손 발생	- Massive한 단면에 발생하는 온도균열과 건조수축에 의한 균열로서 균열폭에 따라 적절한 보수 실시 - 시공 중 외부 충격에 의한 손상으로 내구성 확보 차원의 보수가 필요함

구 분	주요결합 및 외관조사 결과	검토의견
교량받침	- 받침콘크리트 균열, 들뜸 발생 - 고무재 밀림 등이 발생됨	- 장기공용 및 우수유입 등에 의한 것으로 주의관찰 후 손상의 진전 시 적절한 조치가 필요함
신축이음장치	- 유간 토사퇴적 및 체수로 인하여 본체 부식 - 후타재 폭 0.3mm미만 균열 발생	- 손상 정도가 경미하여 주의관찰 후 손상의 진전 시 녹제거, 청소, 단면보수 등의 조치를 취하는 것이 바람직함
교면포장	- 아스콘 균열 및 이격, 파손 발생	- 장기공용 및 중차량 반복통행으로 인해 발생된 손상으로 손상 정도가 경미하여 주의관찰 후 손상의 진전 시 적절한 조치를 취하는 것이 바람직함
배수시설	- 상태양호	- 주기적인 청소를 통한 유지관리 필요함
난간 및 연석	- 폭 0.3mm 내외 균열, 망상균열, 백태, 박리 및 박락 발생	- 폭 0.3mm이상 균열부 진전 방지를 위한 주입보수 등의 조치가 필요함

2) 논산방향

구 분	주요결합 및 외관조사 결과	검토의견
바닥판	- 전 경간에 걸쳐 균열 및 백태 발생 - 일부구간 콘크리트 박리, 박락 발생	- 건조수축, 수화열에 의한 균열로서 폭 0.3mm이상 균열부 주입보수 필요 - 단면손상부 손상의 진전 방지를 위한 단면보수 등의 조치를 취하는 것이 바람직함
강박스 거더	- 구조적 손상은 발생하지 않은 양호한 상태 - 장기공용으로 인한 열화 등의 원인으로 도장박리 및 부식 발생 - 스프라이스 틈 우수 유입으로 인해 우수유입흔적 전경간에 걸쳐 발생	- 도장박리 및 부식부 주의관찰 후 손상의 진전 시 적절한 조치를 취하는 것이 바람직함 - 우수유입의 경우 손상의 진전 시 스프라이스 틈 실링재 마감을 실시하여 우수유입 방지
가로보 및 세로보	- 전반적으로 양호한 상태 - 일부 도장박리 발생	- 당초 전처리 미흡에 의해 발생한 것으로 판단되며, 주의관찰 후 손상의 진전 시 조치가 필요함
교대	- 신축이음 우수유입에 의해 콘크리트 박리 및 박락 발생 - 폭 0.1~0.3mm 수직균열 발생	- 박락의 경우 손상의 진전 방지를 위한 단면보수 등의 조치가 필요함 - 균열의 경우 건조수축에 의한 것으로서 폭 0.3mm이상 균열부의 경우 주입보수 등의 조치가 필요함
교각	- 폭 0.1~0.2mm 수직균열이 국부적으로 발생	- Massive한 단면에 발생하는 온도 균열과 건조수축에 의한 균열로서 균열폭에 따라 적절한 보수 실시

구 분	주요결함 및 외관조사 결과	검토의견
교량받침	- 받침콘크리트 균열, 들뜸 발생 - Plate부식 및 고무재 탈락 등이 발생됨	- 장기공용 및 우수유입 등에 의한 것으로 주의관찰 후 손상의 진전 시 적절한 조치가 필요함
신축이음장치	- 후타재 폭 0.3mm미만 균열 발생	- 손상 정도가 경미하여 주의관찰 후 손상의 진전 시 적절한 조치를 취하는 것이 바람직함
교면포장	- 아스콘 균열 및 이격, 파손 발생 - 일부구간 소성변형 발생	- 장기공용 및 중차량 반복통행으로 인해 발생된 손상으로 손상 정도가 경미하여 주의관찰 후 손상의 진전 시 적절한 조치를 취하는 것이 바람직함
배수시설	- 상태양호	- 주기적인 청소를 통한 유지관리 필요함
난간 및 연석	- 폭 0.3mm 내외 균열, 망상균열, 백태, 박리 및 박락 발생	- 폭 0.3mm이상 균열부 진전 방지를 위한 주입보수 등의 조치가 필요함

3.2 내구성 결과요약

1) 천안방향

시 험 명	시험부위		시험 결과		비 고
			평균	설계	
비파괴 강도 (MPa)	상부 구조	반발경도	29.4~30.4	27.0	■ 설계기준강도를 상회하는 양호한 것으로 나타나 공용년수 경과에 따른 콘크리트강도 저하는 없는 것으로 판단됨.
		초음파	30.4~31.2		
	하부 구조	반발경도	26.0~27.0	24.0	
		초음파	27.6~28.4		
철근탐사 (mm)	상부 구조	배근간격	125~251	150~250	■ 전반적으로 철근간격 및 피복두께가 설계값과 근사함.
		피복두께	38~89	40	
	하부 구조	배근간격	91~301	100~300	
		피복두께	48~89	100	
탄산화 잔여깊이 (mm)	상부구조		30.0~33.0		■ 탄산화로 인한 내구성 저하 가능성은 없는 것으로 검토됨.
	하부구조		58.0~69.5		
염화물 함유량 시험 (kg/m³)	상부구조		0.2648~0.2670		■ 염화물에 의한 철근의 부식이 발생할 우려는 없는 것으로 평가됨.
	하부구조		0.0973		
강제 비파괴 시험	초음파탐상시험		1등급: 12개소		■ 전 개소에서 균열, 기공, 슬래그, 용입부족 등의 내부결함이 없는 1등급(합격)으로 조사됨
	도막두께 측정 (μm)	거더내부	181~201	175	■ 도막두께 측정 결과 표준도막두께를 상회하는 양호한 상태로 측정되었음
		거더외부	224~237	215	
종합 평가	- 비파괴강도 측정결과, 측정값은 설계기준강도를 상회하는 것으로 조사되었으며, 공용년수 경과에 따른 구조물의 강도저하는 없는 것으로 평가됨. - 탄산화 깊이 측정결과, 전 개소에서 상태평가 “a” 로 검토되어 양호한 상태로 판단됨. - 염화물 함유량의 경우 a등급으로 평가되었으므로, 염화물에 의한 철근의 부식이 발생할 우려는 없는 것으로 평가됨. - 초음파탐상 시험결과, 전 개소에서 맞대기이음부의 용접상태는 양호한 것으로 판단됨				

2) 노산방향

시 험 명	시험부위		시험 결과		비 고
			평균	설계	
비파괴 강도 (MPa)	상부 구조	반발경도	29.8~31.7	27.0	■ 설계기준강도를 상회하는 양호한 것으로 나타나 공용년수 경과에 따른 콘크리트강도 저하는 없는 것으로 판단됨.
		초음파	30.5~32.1		
	하부 구조	반발경도	25.9~26.9	24.0	
		초음파	27.4~28.8		
철근탐사 (mm)	상부 구조	배근간격	133~255	150~250	■ 전반적으로 철근간격 및 피복두께가 설계값과 근사함.
		피복두께	39~89	40	
	하부 구조	배근간격	96~242	100~250	
		피복두께	74~96	100	
탄산화 잔여깊이 (mm)	상부구조		30.0~32.0		■ 탄산화로 인한 내구성 저하 가능성은 없는 것으로 검토됨.
	하부구조		56.0~76.5		
염화물 함유량 시험 (kg/m³)	상부구조		0.2738~0.2942		■ 염화물에 의한 철근의 부식이 발생할 우려는 없는 것으로 평가됨.
	하부구조		0.2150		
강재 비파괴 시험	초음파탐상시험		1등급: 12개소		■ 전 개소에서 균열, 기공, 슬래그, 용입부족 등의 내부결함이 없는 1등급(합격)으로 조사됨 ■ 도막두께 측정 결과 표준 도막두께를 상회하는 양호한 상태로 측정되었음
	도막두께 측정 (μm)	거더내부	182~206	175	
		거더외부	223~235	215	
종합 평가	• 비파괴강도 측정결과, 측정값은 설계기준강도를 상회하는 것으로 조사되었으며, 공용년수 경과에 따른 구조물의 강도저하는 없는 것으로 평가됨. • 탄산화 깊이 측정결과, 전 개소에서 상태평가 “a” 로 검토되어 양호한 상태로 판단됨. • 염화물 함유량의 경우 a등급으로 평가되었으므로, 염화물에 의한 철근의 부식이 발생할 우려는 없는 것으로 평가됨. • 초음파탐상 시험결과, 전 개소에서 맞대기이음부의 용접상태는 양호한 것으로 판단됨				

4. 시설물의 상태평가

4.1 시설물 전체 상태평가 결과

1) 천안방향

부재의 분류		상부구조		2차 부재	기타부재				받침	하부구조		탄산화		염화물	
번호	구조 형식	바닥 판	거더	가로 보	포장	배수	난간 연석	신축 이음	교량 받침	하 부	기 초	상 부	하 부	상 부	하 부
1	STB	c	b	a	b	a	c	b	c	b	q	a	x	a	x
2	STB	b	b	a	c	a	c	x	b	b	q	a	a	a	x
3	STB	c	a	b	c	a	c	x	b	b	q	a	a	x	a
4	STB							c	b	b	q	x	a	x	x
평균		0.333	0.167	0.133	0.333	0.100	0.400	0.300	0.250	0.200	0.100	0.100	0.100	0.100	0.100
가중치		18	20	5	7	3	2	9	9	20	0	2	2	2	1
(평균X가중치) /가중치 합		0.060	0.033	0.007	0.023	0.003	0.003	0.027	0.023	0.040	0.000	0.002	0.002	0.002	0.001

결합도 범위 : 0.130 ≤ 결합도 지수(0.231) ≤ 0.260

0.231
B

2) 논산방향

부재의 분류		상부구조		2차 부재	기타부재				받침	하부구조		탄산화		염화물	
번호	구조 형식	바닥 판	거더	가로 보	포장	배수	난간 연석	신축 이음	교량 받침	하 부	기 초	상 부	하 부	상 부	하 부
1	STB	c	b	a	b	a	b	a	b	b	q	a	a	a	x
2	STB	c	b	a	a	a	c	x	b	b	q	a	a	x	a
3	STB	c	b	b	b	a	b	x	b	b	q	a	a	a	x
4	STB							b	b	c	q	x	x	x	x
평균		0.400	0.200	0.133	0.167	0.100	0.267	0.150	0.200	0.250	0.100	0.100	0.100	0.100	0.100
가중치		18	20	5	7	3	2	9	9	20	0	2	2	2	1
(평균X가중치) /가중치 합		0.072	0.040	0.007	0.012	0.003	0.005	0.014	0.018	0.050	0.000	0.002	0.002	0.002	0.001

결합도 범위 : 0.130 ≤ 결합도 지수(0.227) ≤ 0.260

0.227
B

5. 안전성평가

5.1. 천안방향

- 강박스 거더 (허용응력설계법)

$$SF(\text{안전율}) = \frac{\text{허용응력}}{\text{발생응력}} = \frac{f_a}{f_{d+1}} = \frac{218.500}{144.773} = 1.509 \quad \text{『A』}$$

- 바닥판 슬래브 (강도설계법)

$$SF(\text{안전율}) = \frac{\text{설계강도}}{\text{소요강도}} = \frac{\phi M_n}{M_u} = \frac{105.961}{72.101} = 1.470 \quad \text{『A』}$$

- 하부구조 (강도설계법)

$$SF(\text{안전율}) = \frac{\text{설계강도}}{\text{소요강도}} = \frac{\phi M_n}{M_u} = \frac{11258.090}{7918.524} = 1.422 \quad \text{『A』}$$

5.2. 논산방향

- 강박스 거더 (허용응력설계법)

$$SF(\text{안전율}) = \frac{\text{허용응력}}{\text{발생응력}} = \frac{f_a}{f_{d+1}} = \frac{218.500}{144.790} = 1.509 \quad \text{『A』}$$

- 바닥판 슬래브 (강도설계법)

$$SF(\text{안전율}) = \frac{\text{설계강도}}{\text{소요강도}} = \frac{\phi M_n}{M_u} = \frac{122.167}{85.307} = 1.432 \quad \text{『A』}$$

- 하부구조 (강도설계법)

$$SF(\text{안전율}) = \frac{\text{설계강도}}{\text{소요강도}} = \frac{\phi M_n}{M_u} = \frac{11223.353}{7982.475} = 1.406 \quad \text{『A』}$$

대상교량의 구조해석에 의한 안전성 평가결과는 아래표와 같이 강박스 거더와 바닥판 슬래브의 안전율이 1.0을 초과한다.

부 재		SF(안전율)	등 급
강박스 거더	천안방향	1.509	A
	논산방향	1.509	A
바닥판	천안방향	1.470	A
	논산방향	1.432	A
하부구조	천안방향	1.422	A
	논산방향	1.406	A

6. 종합평가 및 안전등급의 지정

6.1 종합평가 결과

구조물명		상태평가 결과		안전성평가 결과		종합평가 결과
		환산결합도점수	기준	S·F	기준	
검상교	천안방향	0.231	B	1.422(하부구조)	A	B
	논산방향	0.227	B	1.406(하부구조)	A	B
종합평가		•검상교(천안,논산)의 외관조사 및 내구성조사에 의한 상태평가 결과는 “B” 로 평가됨 •안전성평가 결과 양방향 최소 안전율 1.0이상으로 “A” 로 평가됨 •상태평가 및 안전성평가 결과를 통한 종합평가 결과 검상교(천안, 논산)는 “B” 로 평가됨				

6.2 안전등급 지정

안전등급	구조물명	안전등급
	검상교(천안)	B등급(양호)
	검상교(논산)	B등급(양호)

7. 보수·보강 및 유지관리방안

7.1 보수·보강 및 개략공사비

1) 천안방향

구분		손상내용	보수방안	손상 물량	보수 물량	단위	단가 (천원)	개략 공사비 (천원)	우선 순위
바닥판		균열(0.3mm미만)	주의관찰	9.0	3.4	m ²	-	-	-
		균열(0.3mm이상)	주입보수	41.0	61.5	m	75	4,613	2
		들뜸/박락	단면보수	8.6	12.9	m ²	230	2,967	2
		백태	주의관찰	1.63	2.4	m ²	-	-	-
		박리	단면보수	0.3	0.5	m ²	230	115	2
거더	내부	이물질 퇴적	주의관찰	39.1	58.7	m ²	-	-	-
		부식	주의관찰	0.1	0.2	m ²	-	-	-
		우수유입흔적	주의관찰	0.2	0.3	m ²	-	-	-
		누수흔적	주의관찰	0.1	0.2	m ²	-	-	-
	외부	녹물	주의관찰	0.1	0.2	m ²	-	-	-
		부식	주의관찰	0.1	0.2	m ²	-	-	-
가로보/세로보		도장박리	주의관찰	0.1	0.2	m ²	-	-	-
하부 구조	교대	균열(0.3mm미만)	주의관찰	7.1	2.7	m ²	-	-	-
		백태	주의관찰	1.84	2.8	m ²	-	-	-
		누수흔적	주의관찰	5.5	8.3	m ²	-	-	-
		잡철부식	주의관찰	0.1	0.2	m ²	-	-	-
		보수부 박리	단면보수	1.5	2.3	m ²	230	529	2
		들뜸	단면보수	0.3	0.5	m ²	230	115	2
		박리	단면보수	0.5	0.8	m ²	230	184	2
		누수흔적/ 백태	주의관찰	0.8	1.2	m ²	-	-	-
		체수	주의관찰	2.0	3.0	m ²	-	-	-
	교각	균열(0.3mm미만)	주의관찰	25.4	9.5	m ²	-	-	-
		파손	단면보수	0.1	0.2	m ²	230	46	2

구분		손상내용	보수방안	손상 물량	보수 물량	단위	단가 (천원)	개략 공사비 (천원)	우선 순위
교량받침		받침콘크리트균열	주의관찰	0.8	0.3	m ²	-	-	-
		받침콘크리트들뜸	단면보수	0.1	0.2	m ²	230	46	3
		플레이트 부식	주의관찰	0.3	0.5	m ²	-	-	-
		플레이트도장박리	주의관찰	0.5	0.8	m ²	-	-	-
		고무재 밀림	주의관찰	1.0	1.5	m	-	-	-
		고무재 탈락	주의관찰	2	3.0	EA	-	-	-
신 축 이 음	본체	부식	주의관찰	2.0	3.0	m	-	-	-
		유간 토사퇴적	청소	1.0	1.5	m ²	10	15	3
	후타재	균열(0.3mm미만)	주의관찰	2.0	0.8	m ²	-	-	-
교면포장		아스콘 균열	주의관찰	75.1	112.7	m	-	-	-
		이격	주의관찰	5.0	7.5	m	-	-	-
		파손	주의관찰	0.1	0.2	m ²	-	-	-
기 타 시 설	난간 및 연석	균열(0.3mm미만)	주의관찰	19.4	7.3	m	-	-	-
		균열(0.3mm이상)	주입보수	3.5	5.3	m	75	398	3
		망상균열	주의관찰	0.6	0.9	m ²	-	-	-
		백태	주의관찰	9.5	14.3	m ²	-	-	-
		녹물	주의관찰	2.5	3.8	m ²	-	-	-
순공사비 합계(천원)								9,028,000원	
제경비(순공사비×50%)								4,514,000원	
순위별 공사비 (제경비 포함)			1순위						
			2순위					12,853,500원	
			3순위					688,500원	
유지보수 개략공사비 총계								13,542,000원	

※ 순공사비는 부대공(교통통제 및 고소장비 등)을 포함한 개략공사비 합산금액이며, 부대비용은 현장여건에 따라 금액이 변경될 수 있음.

※ 유지보수 개략공사비 총계는 부대공을 포함하여 합산한 금액임.

※ 면적환산 = 균열보수(0.3mm미만) : L(길이) × 0.25m(폭)

※ 보수물량은 확실한 보수효과를 얻기 위하여 손상물량의 50%를 할증하였음.

2) 논산방향

구분		손상내용	보수방안	손상 물량	보수 물량	단위	단가 (천원)	개략 공사비 (천원)	우선 순위
바닥판		균열(0.3mm미만)	주의관찰	9.5	3.6	m	-	-	-
		균열(0.3mm이상)	주입보수	12.0	18.0	m	75	1,350	2
		백태	주의관찰	0.84	1.3	m ²	-	-	-
		박락/들뜸 철근부식	단면보수 (방청)	9.81	14.7	m ²	250	3,675	2
		녹물	주의관찰	0.4	0.6	m ²	-	-	-
거더	내부	부식	주의관찰	0.28	0.4	m ²	-	-	-
		도장손상	주의관찰	0.2	0.3	m ²	-	-	-
		우수유입흔적	주의관찰	9.0	13.5	m ²	-	-	-
		이물질 퇴적	주의관찰	30.6	45.9	m ²	-	-	-
	외부	부식	주의관찰	0.7	1.0	m ²	-	-	-
가로보/세로보		도장박리	주의관찰	0.1	0.2	m ²	-	-	-
하부 구조	교대	균열(폭0.3mm미만)	주의관찰	12.2	4.6	m	-	-	-
		재균열(0.3mm미만)	주의관찰	2.0	0.8	m	-	-	-
		백태	주의관찰	0.2	0.3	m ²	-	-	-
		누수흔적	주의관찰	14.3	21.5	m ²	-	-	-
		박리	단면보수	5.0	7.5	m ²	230	1,725	2
		배수관고정클립부식	주의관찰	1.0	1.5	m ²	-	-	-
		고정클립탈락	주의관찰	0.3	0.5	m ²	-	-	-
		도수로 파손	주의관찰	1.0	1.5	m ²	-	-	-
		흡음재 탈락	주의관찰	18.0	27.0	m ²	-	-	-
	교각	균열(0.3mm미만)	주의관찰	25.4	9.5	m	-	-	-

구분		손상내용	보수방안	손상 물량	보수 물량	단 위	단가 (천원)	개략 공사비 (천원)	우선 순위
교량받침		받침콘크리트균열	주의관찰	0.3	0.1	m ²	-	-	-
		받침콘크리트들뜸	단면보수	0.3	0.5	m ²	230	115	3
		플레이트 부식	주의관찰	1.3	2.0	m ²	-	-	-
		플레이트 도장박리	주의관찰	0.1	0.2	m ²	-	-	-
		부식	주의관찰	0.1	0.2	m	-	-	-
		고무재 밀림	주의관찰	0.5	0.8	m	-	-	-
		고무재 탈락	주의관찰	3	4.5	EA	-	-	-
		고무재 이탈	주의관찰	2	3.0	EA	-	-	-
		무수축물탈 들뜸	단면보수	0.1	0.2	m ²	230	46	3
		볼트 탈락	재조임	2	3.0	EA	10	30	3
신축 이음	후타재	균열(0.3m미만)	주의관찰	3.6	1.4	m ²	-	-	-
교면포장		아스콘 균열	주의관찰	8.0	12.0	m	-	-	-
		이격	주의관찰	3.0	4.5	m	-	-	-
		파손	주의관찰	0.1	0.2	m ²	-	-	-
		소성변형	주의관찰	0.1	0.2	m ²	-	-	-
기타 시설	난간 및 연석	균열(0.3mm미만)	주의관찰	42.7	16.0	m ²	-	-	-
		균열(0.3mm이상)	주입보수	0.5	0.8	m	-	-	-
		망상균열	주의관찰	2.5	3.8	m ²	-	-	-
		박리/박락	주의관찰	0.1	0.2	m ²	-	-	-
		균열부 백태	주의관찰	0.9	1.4	m ²	-	-	-
		백태	주의관찰	10.0	15.0	m ²	-	-	-
		웬스미설치	주의관찰	45.0	67.5	m	-	-	-
순공사비 합계(천원)							6,941,000원		
제경비(순공사비×50%)							3,471,000원		
순위별 공사비 (제경비 포함)		1순위							
		2순위					10,125,000원		
		3순위					287,000원		
유지보수 개략공사비 총계							10,412,000원		

7.2 유지관리방안

부재구분	중 점 점 검 내 용
공통	• 바닥판, 교대 및 교각에 대하여 보수 실시 후 보수부 재손상 발생 여부
바닥판	• 캔틸레버 균열, 들뜸, 박리 및 박락 진전여부 파악
거더	• 도장박리 및 손상부 부식 발생 여부 파악 • 스플라이스 우수 유입에 따른 부식 발생 여부 파악
가로보/세로보	• 도장박리 및 부식
교대	• 신축이음 누수에 따른 박리 및 박락부위 2차 손상 발생 여부
교각	• 폭 0.3mm 미만 균열의 진전 여부
교량받침	• 받침콘크리트 및 무수축물탈 들뜸부 진전여부 • 받침 여유량 확인
신축이음장치	• 본체 부식 및 후타재 박락 진전 여부 파악
교면포장	• 포장부 균열 진전 여부
배수시설	• 배수관 및 배수구 유지관리
난간 및 연석	• 방호울타리 폭 0.3mm이상 균열부 진전 여부

8. 종합결론

검상교는 충청남도 공주시 봉정동(고속국도 25호선 순천기점 235.935km 지점)에 위치하고 있으며, 2002년 12월에 준공되어 약 16년 정도의 공용기간이 경과한 상태로서 백제큰길을 횡단하는 4차로 교량이다.

본 교량의 제원은 130.0m(40.0+50.0+40.0=130.0m), 총 폭 24.3m로서, 상부구조가 3경간 연속 Steel Box Girder 형식으로 구성되며, 바닥판은 데크플레이트로 시공되었다. 하부구조의 교대는 역T형, 교각은 라멘식 구조이고 기초의 경우 교대는 직접기초, 교각은 직접기초, 말뚝기초로 시공되었다.

본 과업에서는 외관조사, 내구성조사 등의 현장조사를 실시하였고, 설계도서와 현장조사의 결과를 토대로 구조안전성 검토와 기본 내하력을 평가하였으며, 이를 통한 종합결론을 요약하면 다음과 같다.

8.1. 현장조사 결과

- 바닥판 조사결과 캔틸레버 구간에서 폭 0.3mm 내·외의 균열과 망상균열, 백태, 콘크리트 박리 및 박락, 철근노출 등의 손상이 발생한 상태이다. 조사된 균열은 대부분 시공초기 건조수축에 의해 발생한 것으로 판단된다. 폭 0.3mm이상 균열의 경우 내구성 확보 차원의 주입보수 등의 유지관리가 요구되며, 폭 0.1~0.2mm 균열은 내구성 유지 및 손상 진전 방지 차원의 표면보수를 실시하는 것이 바람직하다. 캔틸레버에 발생한 콘크리트 박리 및 박락, 철근노출, 층분리 손상은 장기공용에 따른 노후화, 외부 환경, 철근부식에 의한 콘크리트 팽창 등 여러 가지 복합적인 요인들이 작용하여 발생한 것으로 판단되며, 부재의 내구성 확보차원의 단면보수, 단면보수+방청 등의 조치가 요구된다.
- 강박스 거더 조사 결과 도장박리, 부식, 내부 이물질 퇴적, 우수유입, 등의 손상이 조사되었다. 내부에 발생한 부식, 도장손상은 장기공용으로 인한 열화 및 Splice 틈으로 유입된 우수로 인해 발생한 손상으로 Splice 틈새 실링재 마감처리와 더불어 내구성 증진을 위한 재도장 등이 필요하며, 외부 손상의 경우 시공당시 먼지, 녹 등 도장 전처리 미흡에 의해 도장이 박리됨에 따라 부식으로 진전된 것으로서 재도장이 요구된다. 기타 이물질퇴적 등은 청소 등 정비를 실시하는 것이 바람직 할 것이다.
- 가로보 및 세로보 조사결과 전반적으로 양호한 상태이다. 다만 일부 구간에서 국부적 도장박리 및 부식이 조사되었다.
- 교대 및 교각에 대한 조사 결과 폭 0.3mm미만 균열과 백태, 콘크리트 박리 및 박락, 도수로 파손, 누수흔적 등이 조사되었다. 조사된 균열은 시공초기 건조수축에 의해 발생한 것으로 판단되며 균열 폭에 따라 표면보수 및 주입보수를 실시해야 한다. 교대 누수 흔적의 경우 신축이음 하부로 유입된 우수에 의한 것으로서 신축이음 장치를 교체한 후 보수를 실시하는 것이 바람직하다. 이 외 콘크리트 박리 및 박락, 들뜸 등의 손상은 장기공용에 따른 노후화, 외부 환경, 철근부식에 의한 콘크리트 팽창 등 여러 가지 복합적인 요인들이 작용하여 발생한 것으로 판단되며, 부재의 내구성 확보차원의 단면보수 등 적절한 조치가 요구된다. 기타 손상으로 도수로 파손, 배수관 고정클립 탈락 등은 사용성 확보차원에서 정비를 실시하는 것이 바람직하다.
- 교량받침의 외관조사 결과 받침콘크리트 균열 및 들뜸, 플레이트 부식, 도장박리, 무수축물탈 들뜸, 고무재 탈락 등이 조사되었으며, 일부 받침에서는 미소한 편심현상이 관찰되었다. 조사된 균열은 초기 건조수축 균열로 추정되며, 손상의 진전 및 확대시 주입보수, 표면처리 등의 유지관리가 요구된다. 받침부식 및 도장손상은 장기공용에 따른

노후화, 외부환경, 우수유입 등이 기인하여 발생한 것으로 내구성 확보를 위한 재도장 등 조치가 요구된다. 받침콘크리트 들뜸은 시공 미흡에 의한 것으로 추정되며, 무수축 몰탈 들뜸은 기존 파손부위에 대해 보수를 실시하였으나 보수상태가 다소 미흡한 것으로 조사되어 손상의 진전 유무 확인 후 적절한 조치를 취하는 것이 바람직하다. 받침편심의 경우 시공미흡에 따른 것으로 판단되면 점검을 통한 주의관찰이 필요하다. 한편, 1차 조사시 이동여유량 부족이 확인된 A2 받침장치에 대해서는 전개소(8개소)에 대해 프레셋팅을 실시하여 여유량이 확보된 것으로 2차 조사시 확인되었으며, 주의관찰 등 점검을 통한 유지관리를 실시하는 것이 바람직하다.

- 신축이음장치의 외관조사 결과 본체 부식, 이물질 퇴적이 조사되었으며, 후타재의 경우 폭 0.3mm 미만 균열이 조사되었다. 본체에 발생한 부식은 양측 끝단에 퇴적된 이물질에 의하여 장기간 체수가 지속됨에 따라 발생한 것으로 내구성 유지를 위하여 주기적인 청소를 실시하는 것이 바람직하며, 후타재 균열의 경우 시공초기 건조수축, 공용 중 차량의 반복하중 및 충격에 의한 손상으로서 보수를 통한 내구성 유지가 바람직하다.
- 교면포장은 전반적으로 양호한 상태이나, 일부 구간 아스콘 균열, 이격, 패임, 파손, 소성변형 등이 발생한 것으로 조사되었다. 발생한 균열은 바닥판과 방수층의 내구성 확보 및 손상 진전 방지를 위하여 보수를 실시하는 것이 바람직하다.
- 배수구 및 배수관에 대한 조사 결과 손상이 없는 양호한 상태인 것으로 조사되었으며, 기능유지를 위해 주의관찰 등 유지관리를 실시하는 것이 바람직하다.
- 방호울타리 조사 결과 폭 0.3mm 내·외 균열, 망상균열, 백태, 박리 및 박락이 다수 발생하였으며, 일부 도로횡단 구간은 안전휀스가 설치되지 않은 것으로 조사되었다. 방호울타리에 발생한 균열백태는 대부분 시공초기 건조수축에 의해 발생된 균열부에 우수가 유입되면서 진전된 손상이며, 부재의 내구성 유지 및 손상진전 방지를 위한 보수를 실시하는 것이 바람직하다. 안전휀스 미설치 구간에 대해서는 하부 통행차량의 안전확보를 위해 낙하물방지망 설치 등 적절한 조치가 필요한 것으로 판단된다.

8.2 시험 및 측정 결과

- 비파괴강도 측정결과, 측정값은 설계기준강도를 상회하는 것으로 조사되었으며, 공용연수 경과에 따른 구조물의 강도저하는 없는 것으로 평가됨.
- 탄산화 깊이 측정결과, 전 개소에서 상태평가 “a” 로 검토되어 양호한 상태로 판단됨.

- 염화물 함유량의 경우 a등급으로 평가되었으므로, 염화물에 의한 철근의 부식이 발생할 우려는 없는 것으로 평가됨.
- 거더에 대한 강재비파괴 시험 결과 용접부, 도장의 상태는 모두 양호한 것으로 나타남.

8.3 상태평가 결과

- 검상교(천안,논산)의 외관조사 및 내구성 시험에 의한 상태평가결과, 보조부재에 경미한 결함이 발생하였으나 기능발휘에는 지장이 없으며 내구성 증진을 위하여 일부의 보수가 필요한 상태인 “B등급”으로 평가되었다.

8.4 안전성평가 결과

- 검상교에 대한 안전성평가 결과 천안방향은 상부구조 바닥판 최소안전율은 1.470, 거더 최소안전율은 1.509로 안전율 1.0을 상회하는 것으로 평가되었고, 하부구조의 경우 교각 P2에 대한 구조검토결과, 최소안전율 1.422로서 안전율 1.0을 초과하고 있는 것으로 평가되었다. 논산방향은 상부구조 바닥판 최소안전율은 1.432, 거더 최소안전율은 1.509로 안전율 1.0을 상회하는 것으로 평가되었고, 하부구조의 경우 교각 P2에 대한 구조검토결과, 최소안전율 1.406로서 안전율 1.0을 초과하고 있는 것으로 평가되었다. 또한 내하력 평가결과, 기본내하력이 설계활하중인 DB-24를 상회하여 구조물이 전반적으로 구조적 안전성을 확보한 것으로 판단되며 최종적인 안전성 평가등급은 A등급이다.

8.5 결론

- 검상교(천안,논산)는 16년의 공용기간이 경과한 교량시설물로서, 주부재인 강박스 거더와 바닥판, 하부구조에는 구조적 손상은 조사되지 않은 상태이다. 주부재 및 보조부재에 일부 발생한 손상들은 교량의 내구성 저하 방지를 위한 국부적인 보수 및 주의관찰을 통한 지속적인 유지관리가 필요한 것으로 평가되었다.
- 따라서, 본 교량의 상태평가 및 안전성평가 결과를 토대로 안전등급을 산정하면 『B등급(양호)』로 평가되었으며, 결함 및 손상 부위에 대하여 보수를 실시하고 중점유지관리가 필요한 구간에 대한 지속적인 유지관리가 수행된다면 1등급(DB-24)로서의 기능을 유지할 수 있을 것으로 판단된다.

보고서 목차

●정밀안전진단 결과 요약문

제 1장 정밀안전진단 개요	1
1.1 과업의 목적	3
1.2 과업의 범위 및 내용	3
1.2.1 과업의 범위	3
1.2.2 과업수행기간	3
1.2.3 과업의 내용	4
1.3 과업수행 절차 및 일정	5
1.3.1 과업수행 절차	5
1.3.2 과업수행 일정	6
1.4 대상교량의 현황	7
1.4.1 현황	7
1.4.2 교량 주요도면	8
1.5 사용장비 및 시험기기의 현황	14
1.6 교량기호의 정의	15
 제 2장 자료수집 및 분석	17
2.1 자료수집 현황	19
2.1.1 자료수집 현황	19
2.2 건설 관련자료 검토결과 요약	20
2.2.1 일반보고서	20
2.2.2 일반보고서(실시설계)	22
2.2.3 구조계산서 검토	31
2.2.4 토질 및 지반조사 자료검토	35
2.2.5 기 정밀안전진단 분석	37
2.2.6 시공관련 자료검토	54

2.3 기존 점검 및 진단 실시결과 요약	55
2.4 보수·보강 이력	63
2.5 시설물의 내진설계 여부	64
2.6 자료분석 결과요약	64

제 3장 현장조사 및 시험 65

3.1 개 요	67
3.2 외관조사(천안방향)	69
3.2.1 상부구조	69
3.2.2 하부구조	80
3.2.3 교량받침	86
3.2.4 신축이음장치	96
3.2.5 교면포장	103
3.2.6 기타부재	106
3.3 외관조사(논산방향)	110
3.3.1 상부구조	110
3.3.2 하부구조	121
3.3.3 교량받침	127
3.3.4 신축이음장치	137
3.3.5 교면포장	143
3.3.6 기타부재	146
3.4 콘크리트 내구성조사	150
3.4.1 개 요	150
3.4.2 시험내용 및 평가기준	152
3.4.3 시험결과 및 분석	166
3.4.3.1 천안방향	166
3.4.3.2 논산방향	173
3.5 강재 내구성 조사	180
3.5.1 개 요	180
3.5.2 시험내용 및 평가기준	182
3.5.3 용접부에 발생하는 대표적인 결함	186

3.5.4 시험결과 및 분석	187
3.6 현장조사 및 시험 결과요약	189
3.6.1 현장조사 결과	189
3.6.2 시험 및 측정 결과	195

제 4장 시설물의 상태평가 199

4.1 개요	201
4.2 상태평가 항목 및 기준	201
4.2.1 부재별 상태평가 적용범위	201
4.2.2 구조형식에 따른 부재별 가중치	202
4.2.3 상태평가 결과 결정	203
4.3 상태평가 결과	204
4.3.1 천안방향	204
4.3.2 논산방향	209

제 5장 시설물의 안전성 평가 215

5.1 개요	217
5.2 구조해석(천안방향)	218
5.2.1 구조해석 절차	218
5.2.2 교량 제원	218
5.2.3 설계기준	218
5.2.4 단면특성	219
5.2.5 해석모델	220
5.2.6 하중산정	220
5.2.7 해석결과	224
5.2.8 바닥판 안전성 검토	222
5.2.9 바닥판 균열 검토	236
5.2.10 하부구조 검토	239
5.3 구조해석(논산방향)	249
5.3.1 구조해석 절차	249
5.3.2 교량 제원	249

5.3.3 설계기준	249
5.3.4 단면특성	250
5.3.5 해석모델	251
5.3.6 하중산정	251
5.3.7 해석결과	255
5.3.8 바닥판 안전성 검토	267
5.3.9 바닥판 균열 검토	270
5.3.10 하부구조 검토	272
5.4 내하력 평가	282
5.4.1 개 요	282
5.4.2 기본내하력 평가	283
5.4.3 고 찰	284
5.5 안전성평가 등급 산정	285
5.5.1 개 요	285
5.5.2 안전성 평가결과	286

제 6장 종합평가 및 안전등급의 지정 287

6.1 종합평가 산정절차	289
6.1.1 종합평가 결과 산정방법	289
6.2 종합평가 결과	290
6.3 안전등급 지정	291
6.3.1 안전등급기준	291
6.3.2 안전등급 지정	291

제 7장 보수·보강 및 유지관리방안 293

7.1 개요	295
7.2 보수·보강 방안	296
7.2.1 보수·보강 추진방향 및 우선순위의 선정	296
7.2.2 결함내용별 보수·보강방안	299
7.2.3 주요결함 및 손상에 대한 보수·보강 방법	302
7.3 보수·보강 개략공사비	310

7.4 유지관리방안	314
7.4.1 진단결과에 따른 중점유지관리 사항	314
7.4.2 유지관리시 점검요령	317

제 8장 종합결론	327
8.1 종합결론	329
8.2 현장조사 결과	329
8.3 시험 및 측정 결과	331
8.4 상태평가 결과	331
8.5 안전성평가 결과	332
8.6 결 언	332

◎ 부 록

1. 과업지시서
2. 외관조사망도
3. 상태평가 결과자료
4. 측정, 시험. 계측 성과표
5. 안정성평가 결과자료
6. 현장조사 사진첩
7. 시설물관리대장
8. 사용장비 및 기기의 사진
9. 사전검토보고서 및 과업수행계획서
10. 심의의견 및 조치결과

표 목 차

【표 1.1】 과업의 내용	4
【표 1.2】 정밀안전진단 과업수행 일정	6
【표 1.3】 검상교(천안,논산) 현황표	7
【표 1.4】 주요 사용장비 및 시험기기 일반사항	14
【표 1.5】 교량기호의 정의	15
【표 2.1】 자료수집 현황	19
【표 2.2】 설계구간	20
【표 2.3】 과업기간	20
【표 2.4】 장래교통량	21
【표 2.5】 검상교 교량 현황	22
【표 2.6】 검상교 상부형식 비교(안)	25
【표 2.7】 강교 유지관리 시설 설치 현황	27
【표 2.8】 하부구조 점검시설 설치 현황	27
【표 2.9】 검상교 유지관리시설 적용 현황	27
【표 2.10】 교면포장 비교표	28
【표 2.11】 교량받침 형식 비교표	29
【표 2.12】 검상교 구조검토 조건	31
【표 2.12】 검상교 구조검토 조건(계속)	32
【표 2.12】 검상교 구조검토 조건(계속)	33
【표 2.13】 검상교 상부구조 구조검토 결과요약	34
【표 2.14】 검상교 하부구조 구조검토 결과요약	34
【표 2.15】 검상교 지반조사 결과	36
【표 2.16】 검상교 점검 및 진단이력	55
【표 2.16】 검상교 점검 및 진단이력(계속)	56
【표 2.16】 검상교 점검 및 진단이력(계속)	57
【표 2.16】 검상교 점검 및 진단이력(계속)	58
【표 2.16】 검상교 점검 및 진단이력(계속)	59
【표 2.16】 검상교 점검 및 진단이력(계속)	60
【표 2.16】 검상교 점검 및 진단이력(계속)	61
【표 2.16】 검상교 점검 및 진단이력(계속)	62
【표 2.17】 자료분석 결과요약	64
【표 3.1】 각 부재 별 조사방법 및 기간	68
【표 3.2】 바닥판하면 외관조사 결과	70
【표 3.3】 바닥판하면 기 점검결과 비교	71
【표 3.4】 강박스 거더 내부 외관조사 결과	73

【표 3.5】 강박스 거더 내부 기 점검결과 비교	75
【표 3.6】 강박스 거더 외부 외관조사 결과	76
【표 3.7】 강박스 거더 외부 기 점검결과 비교	77
【표 3.8】 가로보 및 세로보 외관조사 결과	78
【표 3.9】 가로보 및 세로보 기 점검결과 비교	79
【표 3.10】 교대 외관조사 결과	80
【표 3.11】 교대 기 점검결과 비교	82
【표 3.12】 교각 외관조사 결과	83
【표 3.13】 교각 기 점검결과 비교	85
【표 3.14】 교량받침 현황	86
【표 3.15】 교량받침 외관조사 결과	87
【표 3.16】 교량받침 기 점검결과 비교	90
【표 3.17】 연단거리 측정 결과	92
【표 3.18】 교량받침 가동상태 검토결과	93
【표 3.19】 교량받침 이동량 산정	93
【표 3.20】 교량받침 이동량(설계기준 온도) 검토결과	94
【표 3.21】 교량받침 이동량(기상청 통계자료) 검토결과	95
【표 3.22】 신축이음장치 외관조사 결과	96
【표 3.23】 신축이음장치 기 점검결과 비교	98
【표 3.24】 신축이음 유간 측정결과	99
【표 3.25】 신축이음장치 및 바닥판 단부 가동상태 검토결과	100
【표 3.26】 신축이음 신축이동량(설계기준 온도) 산정	100
【표 3.27】 신축이음장치 및 바닥판 단부 가동여유량(설계기준 온도) 검토결과	101
【표 3.28】 신축이음장치 및 바닥판 단부 가동여유량(기상청 통계자료) 검토결과	102
【표 3.29】 교면포장 외관조사 결과	103
【표 3.30】 교면포장 기 점검결과 비교	105
【표 3.31】 배수시설 외관조사 결과	106
【표 3.32】 배수시설 기 점검결과 비교	107
【표 3.33】 난간 및 연석 외관조사 결과	108
【표 3.34】 난간 및 연석 기 점검결과 비교	109
【표 3.35】 바닥판하면 외관조사 결과	111
【표 3.36】 바닥판하면 기 점검결과 비교	112
【표 3.37】 강박스 거더 내부 외관조사 결과	114
【표 3.38】 강박스 거더 내부 기 점검결과 비교	116
【표 3.39】 강박스 거더 외부 외관조사 결과	117
【표 3.40】 강박스 거더 외부 기 점검결과 비교	118
【표 3.41】 가로보 및 세로보 외관조사 결과	119
【표 3.42】 가로보 및 세로보 기 점검결과 비교	120
【표 3.43】 교대 외관조사 결과	121
【표 3.44】 교대 기 점검결과 비교	123
【표 3.45】 교각 외관조사 결과	124

【표 3.46】 교각 기 점검결과 비교	126
【표 3.47】 교량받침 현황	127
【표 3.48】 교량받침 외관조사 결과	128
【표 3.49】 교량받침 기 점검결과 비교	131
【표 3.50】 연단거리 측정 결과	133
【표 3.51】 교량받침 가동상태 검토결과	134
【표 3.52】 교량받침 이동량 산정	135
【표 3.53】 교량받침 이동량(설계기준 온도) 검토결과	135
【표 3.54】 교량받침 이동량(기상청 통계자료) 검토결과	136
【표 3.55】 신축이음장치 외관조사 결과	137
【표 3.56】 신축이음장치 기 점검결과 비교	138
【표 3.57】 신축이음 유간 측정결과	140
【표 3.58】 신축이음장치 및 바닥판 단부 가동상태 검토결과	140
【표 3.59】 신축이음 신축이동량(설계기준 온도) 산정	141
【표 3.60】 신축이음장치 및 바닥판 단부 가동여유량(설계기준 온도) 검토결과	141
【표 3.61】 신축이음장치 및 바닥판 단부 가동여유량(기상청 통계자료) 검토결과	142
【표 3.62】 교면포장 외관조사 결과	143
【표 3.63】 교면포장 기 점검결과 비교	145
【표 3.64】 배수시설 외관조사 결과	146
【표 3.65】 배수시설 기 점검결과 비교	147
【표 3.66】 난간 및 연석 외관조사 결과	148
【표 3.67】 난간 및 연석 기 점검결과 비교	149
【표 3.68】 콘크리트 비파괴시험 현황	150
【표 3.69】 보정반발경도(Ro)	153
【표 3.70】 기존의 비파괴강도 추정 제안식(반발경도시험)	154
【표 3.71】 재령계수 α 값	154
【표 3.72】 기존의 비파괴강도 추정 제안식(초음파전달속도시험)	157
【표 3.73】 탄산화 속도에 영향을 미치는 요인	161
【표 3.73】 탄산화 속도에 영향을 미치는 요인(계속)	162
【표 3.74】 탄산화 상태평가 기준	163
【표 3.75】 염화물 평가기준(콘크리트 구조설계기준(2007))	164
【표 3.76】 염화물 상태평가 기준(안전점검 및 정밀안전진단 세부지침(2017.01))	164
【표 3.77】 상부구조 콘크리트 비파괴강도 시험결과	166
【표 3.78】 하부구조 콘크리트 비파괴강도 시험결과	167
【표 3.79】 비파괴강도 시험결과 분석	167
【표 3.80】 기 진단결과와의 시험결과 비교·분석	167
【표 3.81】 상부구조 철근탐사 시험결과	168
【표 3.82】 하부구조 철근탐사 시험결과	169
【표 3.83】 기 진단결과와의 시험결과 비교·분석	169
【표 3.84】 탄산화 깊이 측정결과 및 평가	170
【표 3.85】 기 진단결과와의 시험결과 비교·분석	170

【표 3.86】 염화물 함유량 시험결과 및 평가	171
【표 3.87】 기 진단결과와의 시험결과 비교·분석	171
【표 3.88】 균열깊이 조사결과	172
【표 3.89】 상부구조 콘크리트 비파괴강도 시험결과	173
【표 3.90】 하부구조 콘크리트 비파괴강도 시험결과	174
【표 3.91】 비파괴강도 시험결과 분석	174
【표 3.92】 기 진단결과와의 시험결과 비교·분석	174
【표 3.93】 상부구조 철근탐사 시험결과	175
【표 3.94】 하부구조 철근탐사 시험결과	176
【표 3.95】 기 진단결과와의 시험결과 비교·분석	176
【표 3.96】 탄산화 깊이 측정결과 및 평가	177
【표 3.97】 기 진단결과와의 시험결과 비교·분석	177
【표 3.98】 염화물 함유량 시험결과 및 평가	178
【표 3.99】 기 진단결과와의 시험결과 비교·분석	178
【표 3.100】 균열깊이 조사결과	179
【표 3.101】 강재 비파괴시험 현황	180
【표 3.102】 결함의 등급 분류	183
【표 3.103】 용접부 결함의 합·부 판정기준	183
【표 3.104】 일반환경용 중방식 도장(공사시방서)	185
【표 3.105】 일반환경용 중방식 도장(현 시방기준)	185
【표 3.106】 용접부에 발생하는 대표적인 결함	186
【표 3.107】 초음파탐상(UT) 시험결과	187
【표 3.107】 초음파탐상(UT) 시험결과(계속)	188
【표 3.108】 강재 도막두께 측정결과	188
【표 3.109】 금회 진단 외관조사 결과 요약	189
【표 3.109】 금회 진단 외관조사 결과 요약(계속)	190
【표 3.110】 기 진단 외관조사 결과 비교	191
【표 3.111】 금회 진단 외관조사 결과 요약	192
【표 3.111】 금회 진단 외관조사 결과 요약(계속)	193
【표 3.112】 기 진단 외관조사 결과 비교	194
【표 3.113】 금회 진단 내구성조사 결과요약	195
【표 3.114】 기 진단 내구성조사 결과요약	196
【표 3.115】 금회 진단 내구성조사 결과요약	197
【표 3.116】 기 진단 내구성조사 결과요약	198
【표 4.1】 부재별 상태평가 적용 범위	201
【표 4.2】 구조형식에 따른 일반교량의 부재별 가중치	202
【표 4.3】 결함도 점수 범위에 따른 기준	203
【표 4.4】 콘크리트 바닥판 상태평가 결과(천안방향)	204
【표 4.5】 거더 상태평가 결과(천안방향)	204
【표 4.6】 가로보 및 세로보 상태평가 결과(천안방향)	204
【표 4.7】 콘크리트 교대 상태평가 결과(천안방향)	205

【표 4.8】 콘크리트 교각 상태평가 결과(천안방향)	205
【표 4.9】 기초 상태평가 결과(천안방향)	205
【표 4.10】 교량받침 상태평가 결과(천안방향)	206
【표 4.11】 신축이음 상태평가 결과(천안방향)	206
【표 4.12】 교면포장 상태평가 결과(천안방향)	206
【표 4.13】 배수시설 상태평가 결과(천안방향)	206
【표 4.14】 난간 및 연석 상태평가 결과(천안방향)	207
【표 4.15】 탄산화 상태평가 결과(천안방향)	207
【표 4.16】 염화물 상태평가 결과(천안방향)	207
【표 4.17】 상태평가 결과표(천안방향)	208
【표 4.18】 콘크리트 바닥판 상태평가 결과(논산방향)	209
【표 4.19】 거더 상태평가 결과(논산방향)	209
【표 4.20】 가로보 및 세로보 상태평가 결과(논산방향)	209
【표 4.21】 콘크리트 교대 상태평가 결과(논산방향)	210
【표 4.22】 콘크리트 교각 상태평가 결과(논산방향)	210
【표 4.23】 기초 상태평가 결과(논산방향)	210
【표 4.24】 교량받침 상태평가 결과(논산방향)	211
【표 4.25】 신축이음 상태평가 결과(논산방향)	211
【표 4.26】 교면포장 상태평가 결과(논산방향)	211
【표 4.27】 배수시설 상태평가 결과(논산방향)	211
【표 4.28】 난간 및 연석 상태평가 결과(논산방향)	212
【표 4.29】 탄산화 상태평가 결과(논산방향)	212
【표 4.30】 염화물 상태평가 결과(논산방향)	212
【표 4.31】 상태평가 결과표(논산방향)	213
【표 5.1】 합성전 교량 단면상수	219
【표 5.2】 합성후 교량 단면상수	220
【표 5.3】 강제중량 활중을 산정 결과	221
【표 5.4】 상부구조에 작용하는 풍하중	222
【표 5.5】 하부구조에 작용하는 풍하중	222
【표 5.6】 휨모멘트 산출결과($kN \cdot m$)	226
【표 5.7】 영향계수 k_{Δ} 산출결과 요약(MPa)	226
【표 5.8】 응력 산정시 입력자료	227
【표 5.9】 적용 하중조합	230
【표 5.10】 사용재료의 허용응력	230
【표 5.11】 정모멘트부(제3지간 중앙부) 응력 검토 결과(MPa)	231
【표 5.12】 응력 산정시 입력자료	232
【표 5.13】 사용재료의 허용응력	235
【표 5.14】 부모멘트부(제1 내부 지점부) 응력 검토 결과(MPa)	235
【표 5.15】 조합응력 검토결과	236
【표 5.16】 고정하중에 대한 휨모멘트	236
【표 5.17】 극한강도 검토시 하중조합	240

【표 5.18】 부재력 요약(기둥 1)	240
【표 5.19】 부재력 요약(기둥 2)	241
【표 5.20】 임계하중 산정 결과(기둥 1)	241
【표 5.21】 임계하중 산정 결과(기둥 2)	242
【표 5.22】 세장비 검토 결과(기둥 1)	242
【표 5.23】 세장비 검토 결과(기둥 2)	243
【표 5.24】 확대모멘트 산정 결과(기둥 1)	243
【표 5.25】 확대모멘트 산정 결과(기둥 2)	243
【표 5.25】 확대모멘트 산정 결과(기둥 2) (계속)	244
【표 5.26】 세장비 검토 결과(기둥 1)	244
【표 5.27】 세장비 검토 결과(기둥 2)	244
【표 5.28】 확대모멘트계수 산정 결과(기둥 1)	245
【표 5.29】 확대모멘트계수 산정 결과(기둥 2)	245
【표 5.30】 확대모멘트 산정 결과(기둥 1)	245
【표 5.30】 확대모멘트 산정 결과(기둥 1) (계속)	246
【표 5.31】 확대모멘트 산정 결과(기둥 2)	246
【표 5.32】 단면력 산출결과 요약(기둥 1)	246
【표 5.33】 단면력 산출결과 요약(기둥 2)	246
【표 5.34】 P-M 상관도에 의한 기둥 안전성 평가 결과 요약(기둥 1)	247
【표 5.35】 P-M 상관도에 의한 기둥 안전성 평가 결과 요약(기둥 2)	248
【표 5.36】 합성전 교량 단면상수	250
【표 5.37】 합성후 교량 단면상수	250
【표 5.38】 강재중량 할증율 산정 결과	251
【표 5.39】 상부구조에 작용하는 풍하중	252
【표 5.40】 하부구조에 작용하는 풍하중	253
【표 5.41】 휨모멘트 산출결과(kN · m)	257
【표 5.42】 영향계수 $k_{\text{값}}$ 산출결과 요약(MPa)	257
【표 5.43】 응력 산정시 입력자료	258
【표 5.44】 적용 하중조합	261
【표 5.45】 사용재료의 허용응력	261
【표 5.46】 정모멘트부(제1지간 중앙부) 응력 검토 결과(MPa)	262
【표 5.47】 응력 산정시 입력자료	263
【표 5.48】 사용재료의 허용응력	266
【표 5.49】 부모멘트부(제1 내부 지점부) 응력 검토 결과(MPa)	266
【표 5.50】 조합응력 검토결과	267
【표 5.51】 고정하중에 대한 휨모멘트	267
【표 5.52】 고정하중에 대한 휨모멘트	269
【표 5.53】 극한강도 검토시 하중조합	273
【표 5.54】 부재력 요약(기둥 1)	273
【표 5.55】 부재력 요약(기둥 2)	274
【표 5.56】 임계하중 산정 결과(기둥 1)	274

【표 5.57】 임계하중 산정 결과(기둥 2)	275
【표 5.58】 세장비 검토 결과(기둥 1)	275
【표 5.59】 세장비 검토 결과(기둥 2)	276
【표 5.60】 확대모멘트 산정 결과(기둥 1)	276
【표 5.61】 확대모멘트 산정 결과(기둥 2)	276
【표 5.61】 확대모멘트 산정 결과(기둥 2) (계속)	277
【표 5.62】 세장비 검토 결과(기둥 1)	277
【표 5.63】 세장비 검토 결과(기둥 2)	277
【표 5.64】 확대모멘트계수 산정 결과(기둥 1)	278
【표 5.65】 확대모멘트계수 산정 결과(기둥 2)	278
【표 5.66】 확대모멘트 산정 결과(기둥 1)	278
【표 5.66】 확대모멘트 산정 결과(기둥 1) (계속)	279
【표 5.67】 확대모멘트 산정 결과(기둥 2)	279
【표 5.68】 단면력 산출결과 요약(기둥 1)	279
【표 5.69】 단면력 산출결과 요약(기둥 2)	279
【표 5.70】 P-M 상관도에 의한 기둥 안전성 평가 결과 요약(기둥 1)	280
【표 5.71】 P-M 상관도에 의한 기둥 안전성 평가 결과 요약(기둥 2)	281
【표 5.72】 허용응력법에 의한 검상교(천안방향) 거더의 공용내하력	283
【표 5.73】 허용응력법에 의한 검상교(논산방향) 거더의 공용내하력	284
【표 5.74】 강도설계법에 의한 검상교(천안방향) 바닥판의 공용내하력	284
【표 5.75】 강도설계법에 의한 검상교(논산방향) 바닥판의 공용내하력	284
【표 5.76】 구조물의 안전성 평가기준	285
【표 5.77】 안전성 평가결과	286
【표 6.1】 종합평가 결과	290
【표 6.2】 시설물의 안전등급	291
【표 6.3】 안전등급 지정	291
【표 7.1】 시설물의 보수·보강방안 수립에 따른 검토사항	295
【표 7.2】 보수·보강 우선순위 결정 기준	296
【표 7.3】 보수·보강 주체 선정	297
【표 7.4】 보수·보강 일람표(천안방향)	298
【표 7.4】 보수·보강 일람표(천안방향) (계속)	299
【표 7.5】 보수·보강 일람표(논산방향)	300
【표 7.5】 보수·보강 일람표(논산방향) (계속)	301
【표 7.6】 수지주입공법의 종류	303
【표 7.7】 균열폭에 알맞은 수지의 점도	303
【표 7.8】 균열폭에 따른 주입파이프/패커의 간격	303
【표 7.9】 에폭시계 수지의 규격	304
【표 7.10】 주입공법 공법비교안	305
【표 7.11】 일반적인 단면 복구(보수)재의 분류	308
【표 7.12】 단면복구(보수) 공법비교안	309
【표 7.13】 보수·보강 개략공사비(천안방향)	310

【표 7.13】 보수·보강 개략공사비(천안방향) (계속)	311
【표 7.14】 보수·보강 개략공사비(논산방향)	312
【표 7.14】 보수·보강 개략공사비(논산방향) (계속)	313
【표 7.15】 부재별 유지관리 중점사항	316

그림 목 차

【그림 1.1】 정밀안전진단 과업수행 흐름도	5
【그림 1.2】 종 · 평면도	8
【그림 1.3】 슬래브 일반도	9
【그림 1.4】 횡단면도	10
【그림 1.5】 강상형 평면도, 횡단면도	11
【그림 1.6】 교대 일반도	12
【그림 1.7】 교각 일반도	13
【그림 2.1】 본선 분리구간 표준횡단면도(1방향 2차선)	21
【그림 2.2】 검상교 토질조사 위치도 및 단면도	35
【그림 3.1】 교량받침 배치도	86
【그림 3.2】 도로교설계기준 연단거리 산출방법	91
【그림 3.3】 교량받침 배치도	127
【그림 3.4】 도로설계기준 연단거리 산출방법	132
【그림 3.5】 콘크리트 내구성조사 위치도	151
【그림 3.6】 반발경도시험 및 측정기 점검 등의 절차	152
【그림 3.7】 초음파전달속도시험 및 측정기 점검 등의 절차	155
【그림 3.8】 초음파전달속도시험을 위한 탐촉자 배치방법	156
【그림 3.9】 표면법에 의한 초음파전달속도의 측정	156
【그림 3.10】 철근탐사 측정원리	158
【그림 3.11】 철근탐사시험 및 장비 점검 등의 절차	159
【그림 3.12】 탄산화에 의한 콘크리트 성능저하	161
【그림 3.13】 T_c - T_0 법에 의한 탐촉자 배치 및 균열깊이 측정방법	165
【그림 3.14】 상부구조 평균압축강도 추정결과	166
【그림 3.15】 하부구조 평균압축강도 추정결과	167
【그림 3.16】 탄산화 깊이 측정결과	170
【그림 3.17】 염화물시험 측정결과	171
【그림 3.18】 상부구조 평균압축강도 추정결과	173
【그림 3.19】 하부구조 평균압축강도 추정결과	174
【그림 3.20】 탄산화 깊이 측정결과	177
【그림 3.21】 염화물시험 측정결과	178
【그림 3.22】 강재 내구성조사 위치도	181
【그림 3.23】 초음파탐상(사각법)시험 개요도	182
【그림 3.24】 Gauge 영점조정	184

【그림 3.25】 Gauge 초기화(Calibration)	184
【그림 4.1】 전체 교량의 상태평가 결과 산정 방법	203
【그림 5.1】 종·평면도	217
【그림 5.2】 강박스 거더 구조해석 모델	220
【그림 5.3】 강박스 거더의 하중조건별 부재력도	224
【그림 5.4】 강박스 거더의 고유진동수 해석 결과	225
【그림 5.5】 해석단면	239
【그림 5.6】 강박스 거더 구조해석 모델	251
【그림 5.7】 강박스 거더의 하중조건별 부재력도	255
【그림 5.8】 강박스 거더의 고유진동수 해석 결과	256
【그림 5.9】 해석단면	272
【그림 6.1】 종합평가 결과 산정절차	247
【그림 7.1】 보수보강방안 추진방향	297
【그림 7.2】 콘크리트 표면처리 시공순서도	302
【그림 7.3】 균열 보수공법 개요도	304
【그림 7.4】 단면복구(보수) 상세도	307

사 진 목 차

【사진 3.1】	검상교 장비접근 현황	68
【사진 3.2】	바닥판 전경	69
【사진 3.3】	바닥판 손상현황	70
【사진 3.3】	바닥판 손상현황(계속)	71
【사진 3.4】	강박스 거더 전경	73
【사진 3.5】	강박스 거더 내부 손상현황	74
【사진 3.6】	강박스 거더 외부 손상현황	76
【사진 3.7】	가로보 및 세로보 전경	78
【사진 3.8】	교대 전경	80
【사진 3.9】	교대 손상현황	81
【사진 3.10】	교각 전경	83
【사진 3.11】	교각 손상현황	84
【사진 3.12】	교량받침 손상현황	88
【사진 3.12】	교량받침 손상현황(계속)	89
【사진 3.13】	교량받침 가동량 측정 전경	92
【사진 3.14】	신축이음장치 전경	96
【사진 3.15】	신축이음장치 손상현황	97
【사진 3.16】	신축이음 유간 측정방법	99
【사진 3.17】	교면포장 전경	103
【사진 3.18】	교면포장 손상현황	104
【사진 3.19】	배수구 및 배수관 전경	106
【사진 3.20】	난간 및 연석 전경	107
【사진 3.21】	난간 및 연석 손상현황	108
【사진 3.22】	바닥판 전경	110
【사진 3.23】	바닥판 손상현황	111
【사진 3.23】	바닥판 손상현황(계속)	112
【사진 3.24】	강박스 거더 전경	114
【사진 3.25】	강박스 거더 내부 손상현황	115
【사진 3.26】	강박스 거더 외부 손상현황	117
【사진 3.27】	가로보 및 세로보 전경	119
【사진 3.28】	교대 전경	121
【사진 3.29】	교대 손상현황	122
【사진 3.30】	교각 전경	124
【사진 3.31】	교각 손상현황	125
【사진 3.32】	교량받침 손상현황	129

【사진 3.32】 교량받침 손상현황(계속)	130
【사진 3.32】 교량받침 손상현황(계속)	131
【사진 3.33】 교량받침 가동량 측정 전경	134
【사진 3.34】 신축이음장치 전경	137
【사진 3.35】 신축이음장치 손상현황	138
【사진 3.36】 신축이음 유간 측정방법	139
【사진 3.37】 교면포장 전경	143
【사진 3.38】 교면포장 손상현황	144
【사진 3.39】 배수구 및 배수관 전경	146
【사진 3.40】 난간 및 연석 전경	147
【사진 3.41】 난간 및 연석 손상현황	148
【사진 3.42】 콘크리트 내구성조사 전경	151
【사진 3.43】 강재 내구성조사 전경	181
【사진 7.1】 바닥판 균열(폭 0.3mm이상) 발생 현황	315

제 1장 정밀안전진단 개요

1.1 과업의 목적

1.2 과업의 범위 및 내용

1.3 과업수행 절차 및 일정

1.4 대상 교량의 현황

1.5 사용장비 및 시험기기의 현황

1.6 교량기호의 정의

제 1장 정밀안전진단 개요

1.1 과업의 목적

본 과업은 “시설물의 안전 및 유지관리에 관한 특별법”(이하 “시설물안전법”이라 한다.) 제7조 및 동법 시행령 제8조에 의한 정밀안전진단으로서 시설물의 물리적·기능적 결함과 손상을 조사·측정하고 원인을 분석하여 신속하고 적절한 조치를 취하며, 상태 및 구조적 안전성, 사용성을 종합적으로 검토·평가하여 적절한 보수·보강방법 및 유지관리방안을 수립하여, 고속도로 시설물의 재난예방과 안전성 확보를 통해 공공의 안전을 확보하는데 그 목적이 있다.

1.2 과업의 범위 및 내용

1.2.1 과업의 범위

가. 정밀안전진단

- 1) 자료수집 및 분석
- 2) 현장조사 및 시험
- 3) 상태평가
- 4) 안전성평가
- 5) 종합평가 및 안전등급 지정
- 6) 보수·보강방법 및 유지관리방안 제시
- 7) 보고서 작성

나. 수증점검 : 해당사항 없음

1.2.2 과업수행기간

2017. 10. 20 ~ 2018. 06. 30(착수일로부터 255일간)

1.2.3 과업의 내용

본 과업은 『안전점검 및 정밀안전진단 세부지침(2017. 01, 국토교통부/한국시설안전공단)』에 의거 수행하였으며, 과업의 내용에 대한 세부사항은 다음과 같다.

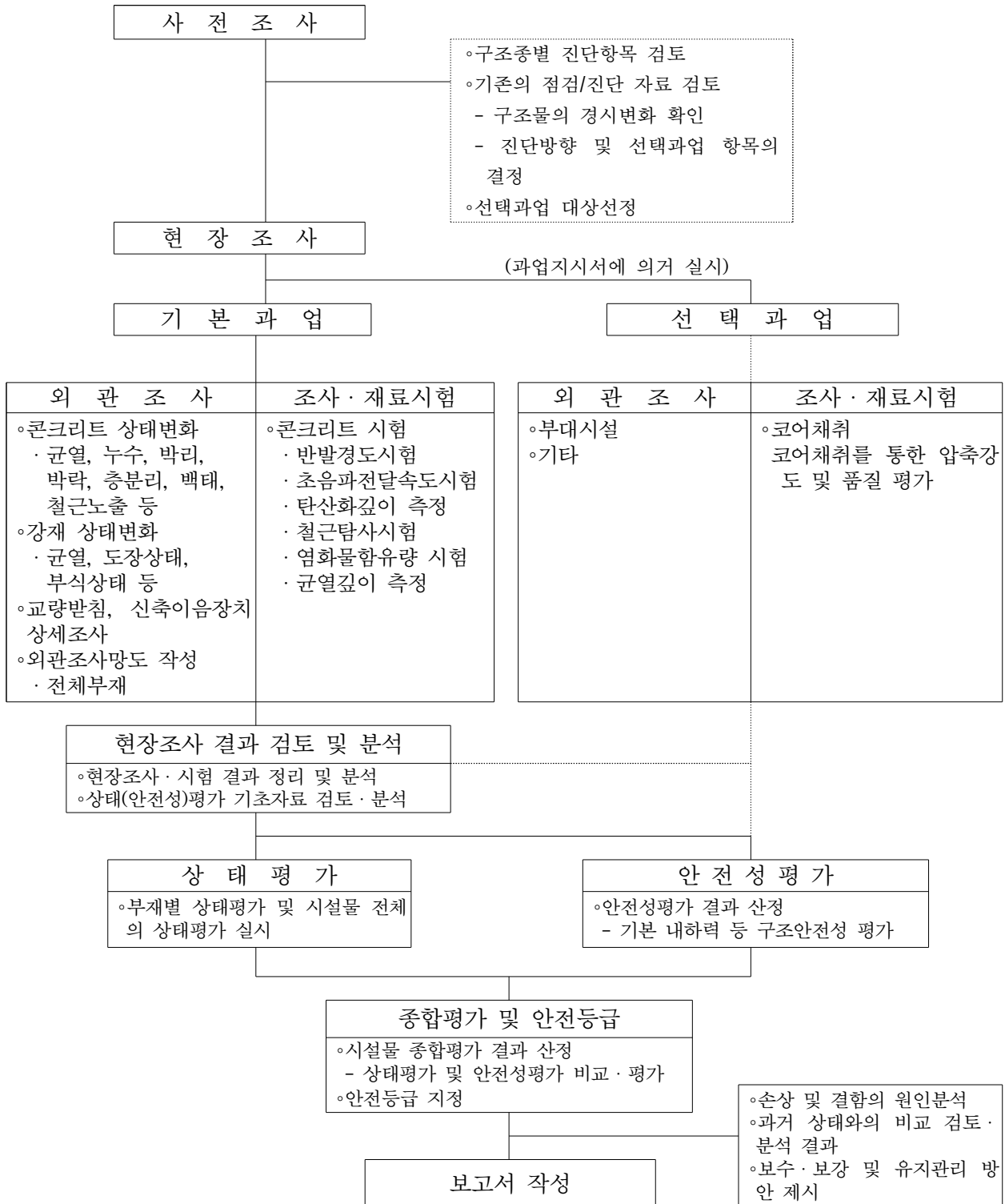
【표 1.1】 과업의 내용

과업의 범위		과업의 내용	비 고
설계도서 및 관련자료 수집·검토		1) 설계자료 검토(준공도면, 구조계산서) 2) 기존 점검 및 유지관리자료 검토 (초기점검 및 정밀점검 자료 등)	안전점검 및 정밀안전진단 세부지침 (2017.01) 적용
현장 조사 및 시험	외관 조사	1) 교량의 제원 및 시공상태 조사 2) 상·하부구조 외관 결함 및 손상 등 외관조사 3) 신축이음, 교량받침 등 기능상태 조사 4) 부재별 기 진단결과와의 비교	
	내구성 조사 (콘크리트)	1) 콘크리트 강도 조사 - 반발경도시험, 초음파전달속도시험 2) 철근탐사시험 - 배근 간격, 피복두께 3) 콘크리트 품질시험 - 탄산화 깊이 측정 4) 균열깊이 조사 5) 염분함유량 시험(제설재에 의해 발생한 손상부 건전도평가) 6) 강재초음파탐상	
상태평가		1) 부재별 상태평가 결과 산정 후 부재별 가중치를 고려한 시설물 전체에 대한 상태평가 결과 산정 2) 탄산화 및 염화물 함유량에 대한 평가 후 상태평가 항목으로 반영 3) 기 점검결과와의 비교	
안전성평가		1) 결함부위 진단 및 결함원인 분석 2) 당초 구조계산서 및 초기점검 내하력 평가 검토	
종합평가 및 안전등급 지정		1) 상태평가 및 안전성평가 결과를 이용하여 안전등급 지정	
보수 및 보강대책 수립		1) 결함 및 손상부위에 대한 원인 분석 및 평가 2) 기능 회복 및 향상을 위한 보수·보강 공법 제시 3) 보수·보강 물량 및 보수·보강 우선순위 제시	
유지관리 대책 수립		1) 유지 관리상 문제점과 지침 기준 작성 2) 효율적인 유지관리를 위한 방안 제시	
보고서 작성		1) 기술심의 보고서 제출 2) 기술심의 지적사항을 보완하여 최종보고서 작성 및 제출	

1.3 과업수행 절차 및 일정

1.3.1 과업수행 절차

본 교량의 정밀안전진단 과업수행 흐름도는 다음과 같다.



【그림 1.1】 정밀안전진단 과업수행 흐름도

1.3.2 과업수행 일정

본 과업을 위해 수행한 정밀안전진단 과업 일정은 다음과 같다.

【표 1.2】 정밀안전진단 과업수행 일정

공 종		2017년									2018년												비 고												
		10월			11월			12월			1월			2월			3월			4월				5월			6월								
		30	10	20	30	10	20	30	10	20	30	10	20	30	10	20	30	10	20	30	10	20		30	10	20	30								
1. 사전조사																																			
·착수 및 예비답사																																			
·자료 수집 및 검토																																			
·현장조사 계획수립																																			
2. 현장조사																																			
·외관,비파괴조사																																			
·수중 및 지반조사																																			
·조사결과 정리																																			
3. 상태평가																																			
·외관조사 결과분석																																			
·비파괴조사결과분석																																			
4. 안전성평가																																			
·안전성평가																																			
·종합평가																																			
5. 보수보강대책수립																																			
·보수보강방안 제시																																			
·유지관리방안 제시																																			
6. 보고서 작성																																			
·중간보고서작성																																			
·최종보고서작성																																			
·성과품제출																																			
공정율(%)	월 별	1.0	21.0			3.2			19.5			6.8			10.0			17.6			15.6			5.3											
	누 계	1.0	22.0			25.2			44.7			51.5			61.5			79.1			94.7			100.0											

1.4 대상교량의 현황

1.4.1 현황

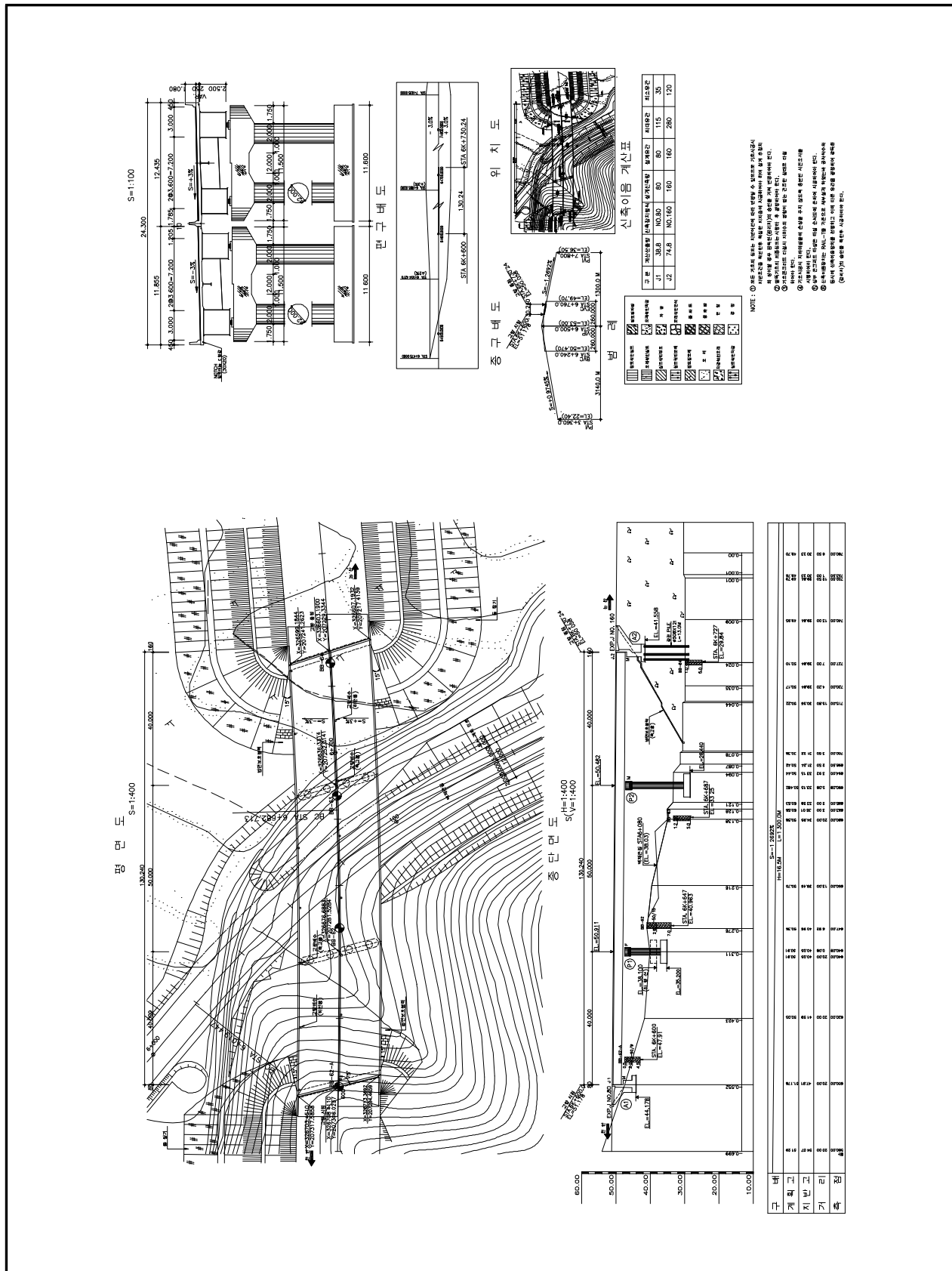
본 과업의 대상시설물인 검상교(천안, 논산)의 현황은 다음과 같다.

【표 1.3】 검상교(천안,논산) 현황표

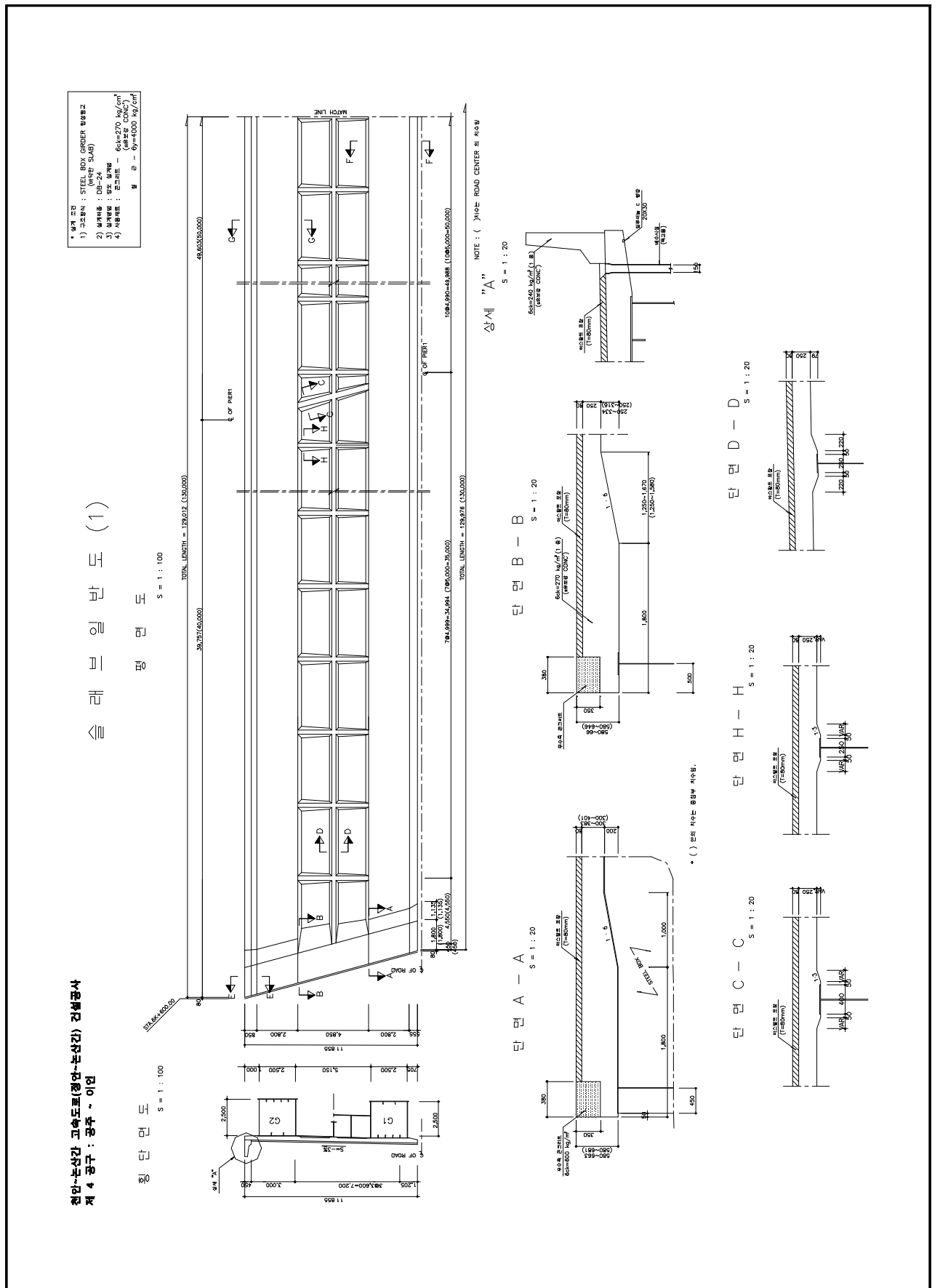
작성일 : 2018년 06월 30일

구 분		내 용		구 분		내 용	
시설물명		검상교(천안,논산)		시설물번호		BR2003-0002002	
준공년월		2002년 12월 24일		관리번호		논산천안교량-25	
시설물위치		충청남도 공주시 봉정동					
설계하중		DB-24/DL-24		노선명(이정)		고속국도25호선	
제원	연장	L = 130.0 m(40.0 + 50.0 + 40.0 = 130.0m)					
	폭	B = 24.3 m, 4차로					
구조 형식	상 부	강박스거더교(STB)		기초 형식	교대	직접기초	
	하 부	교대 : 역T형식(RTA) 교각 : 라멘식(RAP)			교각	직접+말뚝기초	
교량받침		포트받침		신축이음		N.M.C JOINT(A1-논산) FINGER JOINT(A2-천안) MS JOINT(A1-천안, A2-논산)	
교차시설물		도로 횡단		통과높이		16.0m	
설 계 사		동부엔지니어링(주)		시 공 사		LG건설(주), 한일건설(주), 쌍용건설(주)	
내진설계유무		내진설계적용		관리주체		천안논산고속도로(주)	
부착시설내용		- 없음					
기 타		- 설계도서 및 구조계산서 유무 : 유 - 중점 점검사항(붕괴유발부재, 보수·보강 부위 등을 기재)					

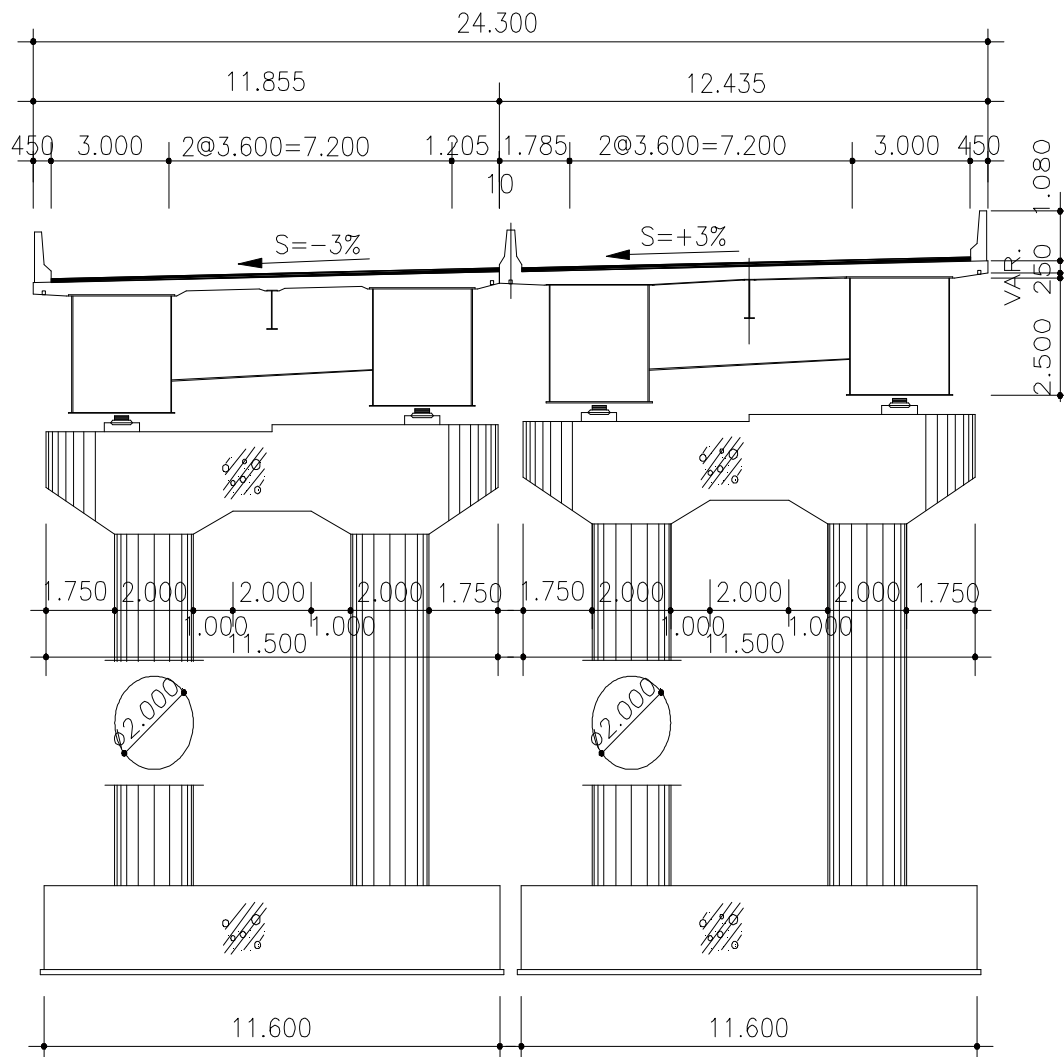
1.4.2 교량 주요도면



【그림 1.2】 종·평면도



【그림 1.3】 슬래브 일반도

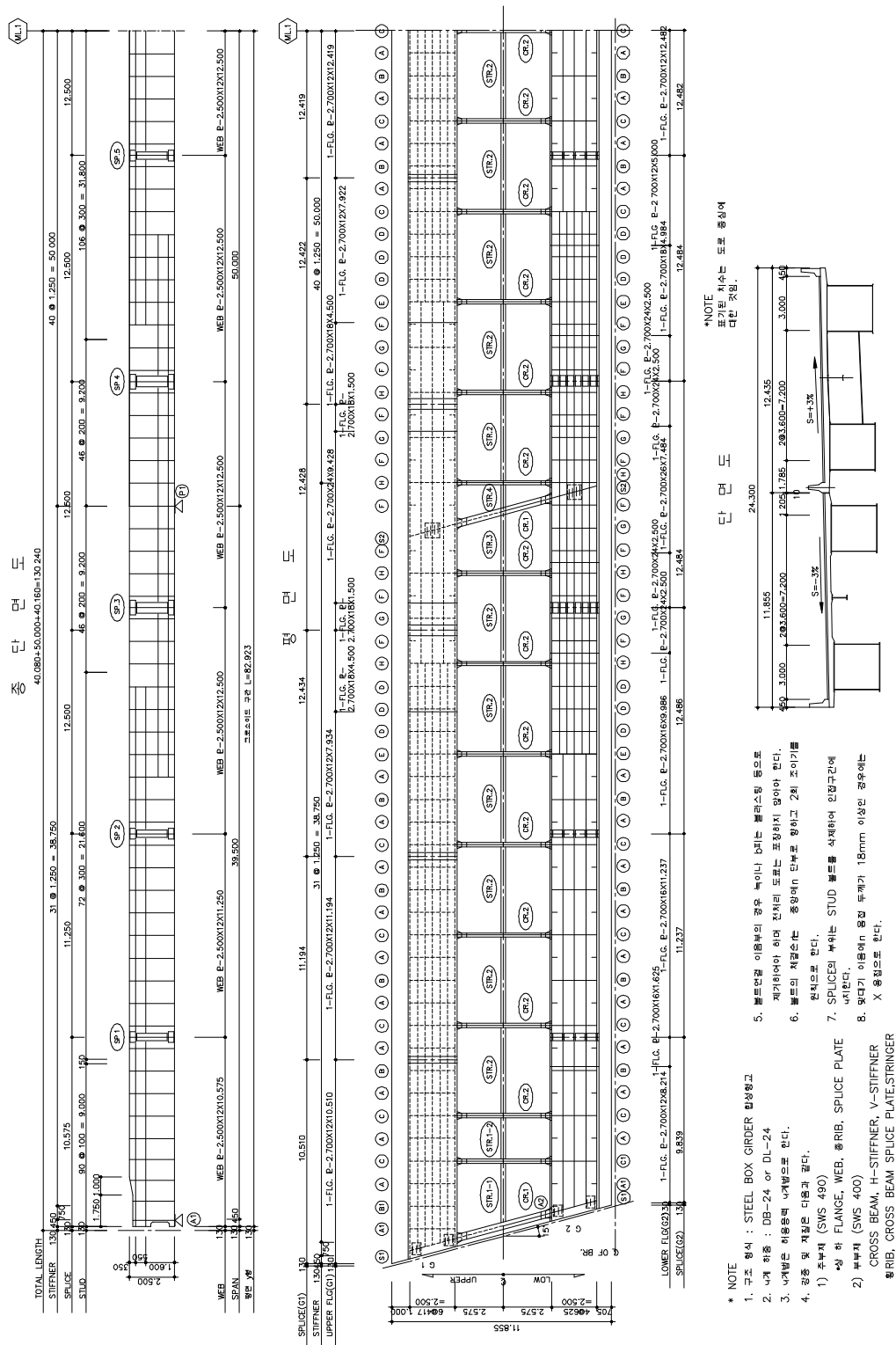


【그림 1.4】 횡단면도

천안~논산간 고속도로(정안~논산간) 건설공사
제 4 공구 : 공주 ~ 이인

$$\begin{pmatrix} 1 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \end{pmatrix} \quad S = 1 : 100$$
$$S = 1 : 100$$

설계 전문업체 : 서울종합건축사사무소
 사업용 설계 : 조 부 제 SWS 490B
 사업용 설계 : 조 부 제 SWS 400B

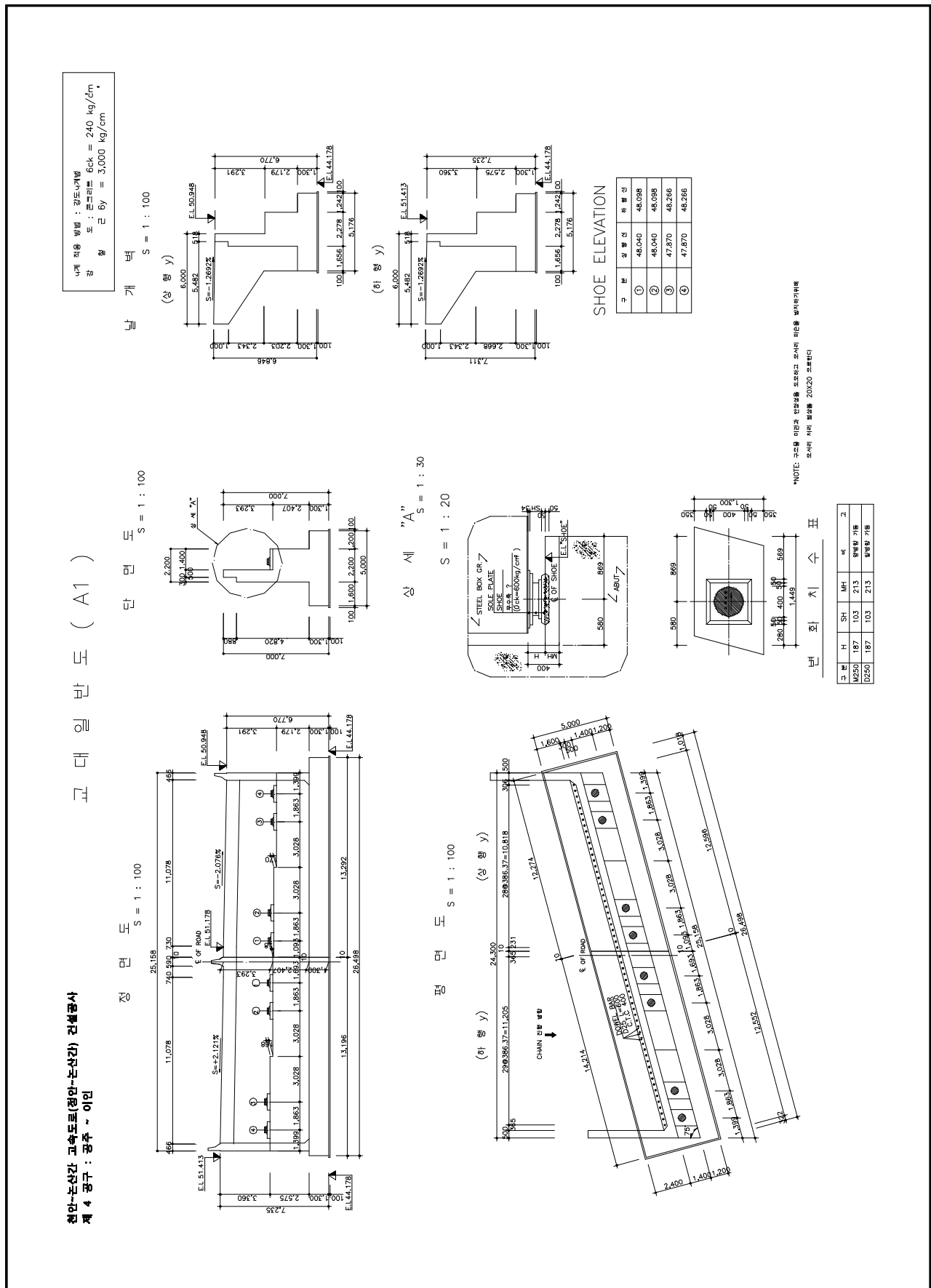


* NOTE

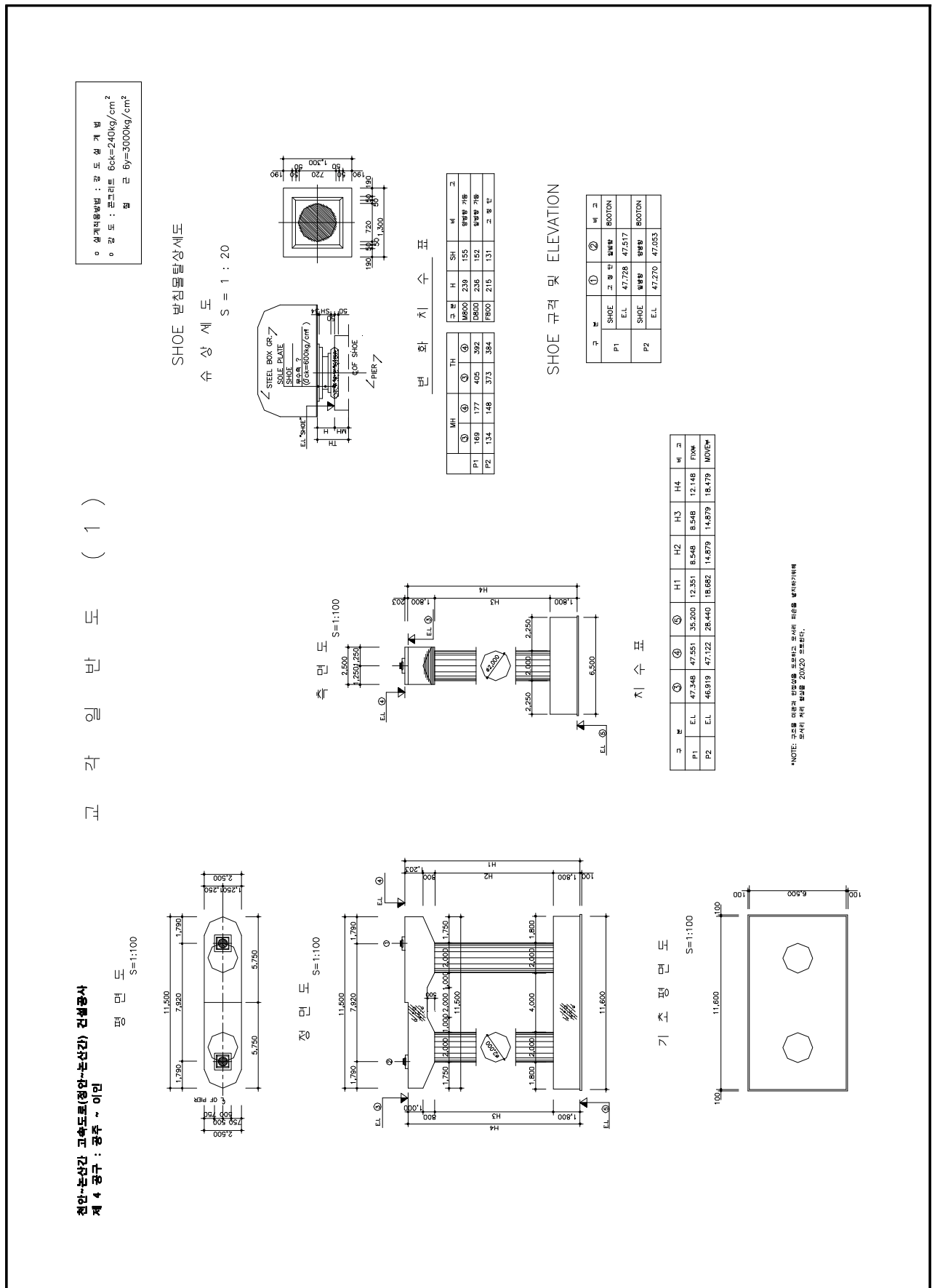
1. 구조 형식 : STEEL BOX GIRDER, 횡상강
2. 주요 치수 : DB-24 or DL-24
3. 사용 재료 : DB-24 or DL-24
4. 내재형은 허용응력 사설법을 한다.
5. 검토 및 치검은 다음과 같다.
 - 1) 주부위 (SWS 490)
 a) 새 하 FLANGE, WEB, 종RB, SPICE PLATE
 - 2) 부부위 (SWS 400)
 CROSS BEAM, H-STIFFNER, V-STIFFNER
 종RB, CROSS BEAM, SPICE PLATE, STRINGER
5. 검토대상 항목별의 경우 부위나 보기는 별첨된 그림으로
 재검토하여 하며, 전체의 도표는 포함하지 않아야 한다.
6. 검토의 자료원은 중앙연구 단행본과 2회 조사를
 원인으로 한다.
7. SPICES의 부위는 STUD 볼트를 식재하여 인접구간에
 맞춘다.
8. 굵기 : 이온크인 용접 두께가 18mm 이상인 경우에는
 X 용접으로 한다.

*NOTE
표기된 치수는 도로 중심에
대한 것임.

【그림 1.5】 강상형 평면도, 횡단면도



【그림 1.6】 교대 일반도



【그림 1.7】 교각 일반도

1.5 사용장비 및 시험기기의 현황

본 과업을 수행하기 위하여 사용한 주요 진단장비는 다음과 같다.

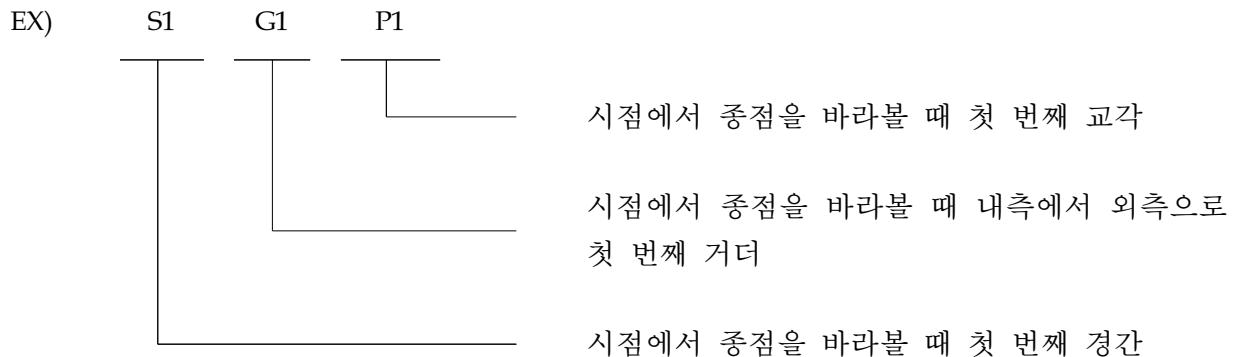
【표 1.4】 주요 사용장비 및 시험기기 일반사항

장비명	용도	제조회사	제조년도	사 진
반발경도 측정기	콘크리트(표면) 압축강도 측정	Proceq(스위스)	2014	
철근탐사기	철근위치 및 간격, 피복두께 측정	JRC(일본)	2011	
초음파 측정기	콘크리트 균열깊이 및 강도 측정	ULTRACON-170	2012	
탄산화 측정기	경화콘크리트 탄산화 깊이 측정	삼천화학(주)	2010	
균열폭 측정 현미경	균열폭 크기 측정	PEAK(일본)	2012	
교량 점검차 (고소작업차)	-	-	-	

1.6 교량기호의 정의

【표 1.5】교량기호의 정의

부 재 구 분		사용기호	비 고
공 통	경 간	S	Span(시점에서 종점으로 순번)
	거 더	G	Main Girder
	바 닥 판	SL	Slab
	가 로 보	CB	Cross Beam
	교량받침	Sh	Shoe
	신축이음	EXP. J	Expansion Joint(시점에서 종점으로 순번)
상부구조	좌측복부(우측)	L(R)-W	Left Web(Right Web)
	상부플랜지	UF	Upper Flange
	하부플랜지	LF	Lower Flange
	격 벽	D	Diaphragm
하부구조	교 대	A	Abutment(시점에서 종점으로 순번)
	교 각	P	Pier(시점에서 종점으로 순번)



※ 교량받침장치 및 거더의 표시는 시점에서 종점을 바라볼 때 교량형식이 분리형인 경우내측(중앙분리대)에서 외측(방호벽)으로, 일체형인 경우 좌측에서 우측으로 번호를 부여함.

※ 격벽 및 현장이음부의 표시는 신축이음부를 기준으로 하여 구분하였으며, 시점에서 종점을 바라볼 때 순차적으로 번호를 부여함.

제 2장 자료수집 및 분석

2.1 자료수집 현황

2.2 건설 관련자료 검토결과 요약

2.3 기존 점검 및 진단 실시결과 요약

2.4 보수·보강 이력

2.5 시설물의 내진설계 여부

2.6 자료분석 결과요약

제 2장 자료수집 및 분석

2.1 자료수집 현황

본 과업에 대한 자료조사는 주변현황 자료와 시설물의 설계, 시공 및 유지관리 관련자료로 대별되며, 자료 분석을 통하여 과업 수행의 추진방향과 세부계획을 수립하였다.

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

2.1.1 자료수집 현황

본 구조물에 관련된 자료는 주로 설계 및 시공과 관련된 건설당시 자료와 구조물 준공 이후의 유지관리와 관련된 자료 등이며, 관리주체의 유지관리자료 보유 현황은 다음과 같다.

【표 2.1】자료수집 현황

보존대상 목록		관리주체 보유현황	비 고
설계 도서	◇ 공통 - 공사시방서 - 구조계산서 - 일반보고서 - 토질조사보고서 - 초기점검보고서	○	◇ 천안-논산간 고속도로 건설공사 제4공구 - 공사시방서 - 구조계산서 - 일반보고서 - 토질조사보고서 - 초기점검보고서
	◇ 설계도면 - 위치도, 평면도, 단면도(중·횡) - 각 부재별 상세도	○	
시설물 관 리 대 장	◇ 기본현황 ◇ 상세제원 ◇ 유지관리 이력	○	◇ 시설물정보관리종합(FMS) 시스템 내 시설물관리대장
시공 관련 자료	◇ 시공관련 자료 ◇ 품질관리 관련자료 ◇ 사고기록	○	◇ 시설물정보관리종합(FMS) 시스템 내 설계도서
안전점검 및 정밀안전진단 자료		○	◇ 발주처 요청
보수·보강 자료		○	

2.2 건설 관련자료 검토결과 요약

본 과업대상 구조물의 건설당시 주요 현황을 파악하기 위해 “천안-논산간 고속도로 건설 공사 제4공구”의 구조계산서와 수리계산서, 토질조사 보고서, 일반보고서(실시설계보고서), 초기점검 보고서, 정밀안전진단 보고서 등을 검토하여 주요 현황을 요약하여 수록하였다.

2.2.1 일반보고서

가. 과업의 목적

본 과업은 중부권 서부 내륙지역의 개발 촉진과 경부 및 호남고속도로의 대체도로로서 수도권권과 호남권을 직결하게 되는 천안~공주~호남권 연결 고속도로 노선중 정안~논산간 제4공구(충남 공주시 월미동~공주시 이이면 주봉리, L=12.07km)에 대하여 고속도로 건설공사 시행에 필요한 실시설계를 수행함을 목적으로 한다..

나. 과업의 범위

1) 과업명

천안~논산고속도로(정안~논산간) 건설공사 실시설계, 제4공구(공주~이인)

2) 과업구간 및 기간

천안~논산고속도로 제4공구(공주~이인)의 연장은 12.07km로서 설계구간은 다음과 같다.

【표 2.2】설계구간

노선명	구분	행정구역	연장
천안~논산간 고속도로 (공주~이인)	시점	충남 공주시 월미동(천안기점 : 32+580)	12.07km
	종점	충남 공주시 이인면 주봉리 (천안기점 : 44+650)	

【표 2.3】과업기간

구 분	기간	비 고
전체과업	1995. 10. 11 ~ 1996. 11. 24 (360일간)	
1차과업	1995. 10. 11 ~ 1995. 12. 20 (71일간)	
2차과업	1996. 02. 10 ~ 1996. 11. 24 (289일간)	

나. 과업수행 결과요약

1) 목표년도 설정 및 장래교통량

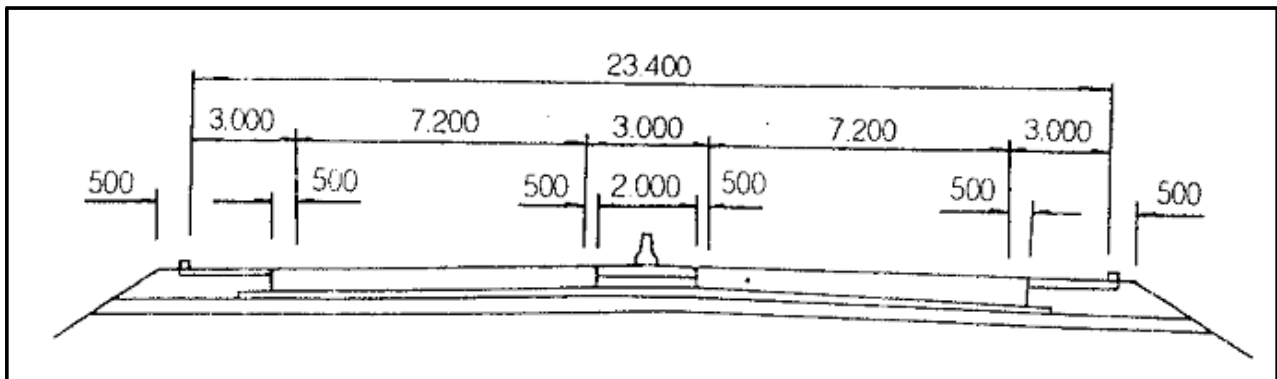
- 공용기간 : 20년
- 공용개시년도 : 2002년
- 목표년도 : 2021년

【표 2.4】 장래교통량

구분	교 통 량 (대/일)			연평균 증가율(%)		비고
	2002	2011	2021	2002~2011	2011~2021	
서공주JCT ~공주IC	37,632	61,848	81,114	5.68	2.75	AADT

2) 설계기준

- ① 도로의 구분 : 자동차 전용도로(지방부고속도로)
- ② 설계속도 : 본 선 : 120km/hr
연결로 : 40km/hr
- ③ 도로폭원 : 23.4m(4차로 : 보호길어깨 별도)
 - 차도폭 : $4 \times 3.60 = 14.40\text{m}$
 - 길어깨폭 : $2 \times 3.00 = 6.00\text{m}$
 - 보호길어깨폭 : $2 \times 0.50 = 1.00\text{m}$
- ④ 4차로 표준횡단면도



【그림 2.1】 본선 분리구간 표준횡단면도(1방향 2차선)

2.2.2 일반보고서(실시설계)

가. 개요

본 고속도로는 천안에서 논산을 연결하는 신설 4차로 고속도로로서 나날이 증가하는 천안 중남부 내륙지방의 교통수요와 호남지방에서 생산되는 농산물 및 산업원자재 수송과 월출산 국립공원, 공주, 부여를 중심으로 한 백제문화권 관광 수요를 고려할 때 조속한 개통이 요구되는 실정이다.

본 과업 노선과 연계되는 “대전-당진간 고속도로(1994년 5월 기본설계)” “공주~부여~서천안간 연결 고속도로(1991년 11월 기본설계)”가 건설될 경우 본 고속도로 운영 효율을 제고시키는데도 상당히 기여할 것으로 예상된다. 이에 따라 주행의 안정성 및 쾌적성 그리고 신속성과 통행 자유도등 사회가 발전함에 따라 증대되어온 시대적 국민적 요구를 잘 반영하고, 도로 이용자에게 가능한 최상의 서비스를 제공하는 도로계획 및 설계가 필요하다. 본 고속도로 건설을 위한 실시설계의 기본적 방향은 기본설계 내용을 충분히 검토 분석하고, 불합리한 부분을 보완하여 원활하고 쾌적한 도로가 될 수 있도록 하는데 역점을 두었다.

실시설계 구간인 정안~논산간의 설계 속도는 본 설계 구간이 구릉지, 산지부, 평지부로 구성되어 있어 전후구간의 연계성, 교통형태의 변화, 주행성 및 쾌적성을 고려하여 120km/hr 이상으로 계획하였다.

개통 년도는 공사기간을 고려하여 2002년으로 정하고 계획목표년도는 2021년으로 하여 본 고속도로의 설계를 위하여 기 설계된 1,2공구(천안~정안) 실시설계와 타당성 조사 및 기본설계 내용검토와 아울러 과업의 기본계획을 수행하였다.

나. 교량현황

【표 2.5】검상교 교량 현황

위치 (STA)	교량형식			연장 (m)	폭원 (m)	사각 (deg)	비고
	상부	하부	기초				
6K+600 ~6K+730	강합성형 (STEEL BOX)	교대:역T형 교각: π 형	교대:직접기초 교각:직접기초 말뚝기초	(40.0+50.0+40.0)=130.0	24.3	75 °	

다. 설계기준

1) 일반사항

본 과업을 수행함에 있어 구조물 설계전반에 대한 가능한 한도 내에서의 통일성 및 동일한 구조물 내하수준 유지, 그리고 합리적이며 경제적인 설계를 도모하고자 적정 기준을 설정하여 적용하였다.

2) 적용기준

본 설계에 적용한 표준시방서 및 설계기준은 다음과 같다.

- ① 도로교 표준시방서 - 건설교통부(1996)
- ② 콘크리트 표준시방서 - 건설교통부(1996)
- ③ 철근 콘크리트 설계편람 - 건설교통부
- ④ 도로설계요령 - 한국도로공사
- ⑤ 기타 건설부에서 제정된 관련시방서 - 건설교통부

본 설계기준에 규정하지 않은 사항은 상기의 시방서 혹은 지침에 의하되 그 인용 근거를 명시함.

3) 교량설계등급

도로교 설계기준에 의거 교량등급을 다음과 같이 적용함.

- 1등교(DB-24) : 고속국도 및 자동차 전용도로상의 교량
다만, 교통량이 많고 중차량의 통과가 불가피한 도로, 국방상 중요한 도로상에 가설되는 교량, 장대교량
- 2등교(DB-18) : 일반국도, 특별시도와 지방도상의 교통량이 적은 교량
또한, 시도 및 군도 중에서 중요한 도로상에 가설되는 교량
- 3등교(DB-13.5) : 산간벽지에 있는 지방도와 시도 및 군도 중에서 교통량이 적은 곳에 가설하는 교량

4) 설계방법 및 적용기준

- W.S.D(허용응력 설계법) : 철근 콘크리트를 탄성체로 보고 재료에 적합한 안전율을 고려한 허용응력을 사용하여 설계하는 방법
- U.S.D(강도설계법) : 실제하중이 작용하여 부재가 파괴될 때에 콘크리트의 압축응력 분포를 알아내어 이에 맞도록 적합한 하중율(Load Factor)에 따라 설계하는 방법
- 본 설계 적용기준
 - 강도설계법 적용 : R.C구조물(슬래브, 교각, 교대, 옹벽, BOX)
: 실하중에 의한 사용성(처짐, 균열, 피로 등) 검토
 - 허용응력설계법 적용 : 강합성형 구조물(항목에대한 안전도 검사), 구조물 안정 검토

5) 교량 횡단폭원

본 과업구간내의 교량 횡단폭원은 선형조건 및 가설특성상 각각의 횡단표준기준을 가지고 있다. 천체적인 기준은 고속도로 2차로 도로폭 11.7m의 연석내측선과 교량부의 방호벽, 내측선을 일치시켜 교량구간에서도 토공부와 동일한 폭원을 확보하므로써 고속도로 차량통행에 원활을 기하도록 하였다.

라. 교량형식 선정

본 교량은 백제문화권 개발사업 일환으로 현재 시공중에 있는 백제큰길(B=12.0m)을 횡단하는 교량으로 산악지형에 위치하며 교량 시점부 우측에는 산·계곡이 형성되어 있어 배수시설 계획 및 관광도로로서의 미관을 고려하여 강합성형교를 계획하였다. 또한 경간 구성에 따른 경제성 및 기타 여건을 고려하여 경간장을 비교한 결과 백제큰길 이용차량의 시거 확보가 양호하고 미관이 우수하며 안정성이 양호한 3경간 연속 강합성형교를 선정하였다.

1) 가설조건

- 백제큰길 횡단(과업명 : 백제문화권 개발 축조 및 포장공사-대전지방 국토관리청)
 - 도로폭 : B = 12.0m(보도 및 자전거 도로 포함)
 - 도시계획선(중로2-9) : B = 15.0m
 - 일부 절토구간
 - 기존 소로 연결로 계획으로 확폭
- 평면선형 : 크로소이드(A = 540) + R = 140
- 종단선형 : -1.269%(중곡선)
- 사각 : 75°
- 가설공법 : 가BENT 활용

2) 하부 형식비교

검상1교와 동일형태의 교각형식을 선정하여(π 형 교각) 거푸집의 재활용 및 제작, 작업효율 향상 등 경제성 증대효과를 갖도록 계획함

마. 상부형식 비교

【표 2.6】검상교 상부형식 비교(안)

구분		비교1안	비교2안	비고
형식	상부	• ST BOX GIRDER교	• ST BOX GIRDER교	• 백제 큰길로 (B=12.0M, 공사중)횡단 • 산계곡부를 따라 노선계획 • 선형 변경으로 기본설계안 없음 (백제 큰길로가 고려되지 않음)
	하부	• 다주형 교각(원형)	• 다주형 교각(원형)	
제원		• 폭원 : 24.3M • 연장 : 130.0M(40+50+40)	• 폭원 : 24.3M • 연장 : 90.0M(2@45)	
개략공사비 (상·하부)		• 143만원/M² • 총공사비 : 45억1천만원	• 143만원/M² • 옹벽 : 23.0M • 총공사비 : 31억5천만원	
장점		• 미관양호 • 백제 큰길로 이용차량 시거 확보 • 교대 H=7.0M로 시공용이 및 안전성 확보 • 계곡부 배수처리 용이	• 공사비 1안에 비해 저렴	
단점		• 공사비 증가	• 옹벽설치등 미관 불량 (L=23.0M) • 교대1높이 H=15M로 부벽식 교대계획 - 시공성 불량, 교량 내구성 다소 불량 • 백제큰길 이용차량 시거 불량	
건의안		○		

사. 내진설계 적용내용

1) 교량 내진설계 기본방향

- 본 과업구간은 충청남도 공주시에 위치하고 있어 내진 1등급 지역에 해당하고 있으므로, 가속도계수 $A=0.14$ 로 교량형식에 관계없이 모든 구조물을 내진 1등급교로 설계하였다.
- 지진시 교량의 붕괴방지를 낙교방지와 교각의 안정을 최대 주안점으로 하였다.
- 점성스토퍼나 면진받침 등의 특수장비는 국내에 활성화되어 있지 않고 경제성 및 시공성 유지관리 등 관련문제가 많으므로 지진시 낙교를 확실하게 방지할 수 있도록 전단 KEY를 매교각에 설치하였다.
- 경간구성에 따라 고정받침을 1개소나 2개소에 사용하여 수평력을 계산하였다.
- 상부구조로부터 고정받침이나 전단 KEY에 작용하는 수평력 산정과 수평력에 의한 교각 설계를 면밀히 하였다.

2) 내진설계 기준

① 강합성형 BOX교

- 지방서 규정대로 내진설계 실시
- 상부수평력을 받침이 저항할 수 있도록 특수 POT슈 설치
- 다경간 연속교량의 경우 고정단 교각에 작용하는 수평력이 너무 과다해지지 않도록 상부구조계 분리

② 하부구조

교각, 교대 및 기초 모두 지방서에서 규정한 대로 내진설계를 실시

아. 유지관리시설

교량 구조물 건설에 있어서 공기내에 안전하고 경제적으로 건설할 수 있는 구조로 설계하는 것도 중요하지만 증대하는 사회 간접자본의 수요에 부응하고, 시간의 경과에 따른 노후화를 최소화하여 장기적인 효율성을 갖고 효율적인 유지관리방법을 확립해 놓지 않으면 안 될 것이다.

신설 교량의 계획에 있어서는 완성후의 유지관리가 용이하도록 구조 및 설비를 충분히 강구하여야 하며 공사 기간중 일관성 있게 관찰 및 점검·보수를 계획하는 것이 매우 중요한 유지관리 방안이다.

1) 강교 유지관리 시설

고속도로 이용차량의 대형화, 중량화, 통행증가와 구조물 노후화로 인한 피로, 파손 상태를 조기발견, 구조물을 적기에 효율적으로 보수하여 도로의 기능보존 및 이용자의 편의와 안전

을 도모하며 관계기관(공문참조)에서는 본 사항을 실시설계시 반영토록 하였는바 본 실시설계에서 충분히 검토하여 적용토록 하는데 있다.

【표 2.7】 강교 유지관리 시설 설치 현황

시설물	용도	비고
맨홀	강교의 BOX내부로 유지관리 요원 출입	
환기용 개구부 및 받침대	정기적인 STEEL BOX내부 도장작업시 유독가스 배출	
조명등	STEEL BOX 내부조사, 점검 등의 작업능력 증대	

2) 교량 점검로 시설

교량구조물(본체, 스투브의 균열 및 강교도장, 받침부의 노후화 정도, 배수장치)의 일상점검 및 천재지변 발생시 구조물의 조기 안전진단 및 노후화에 따른 구조물 점검을 하기 위함

【표 2.8】 하부구조 점검시설 설치 현황

구분	종류	형태	이용목적	비고
점검시설	점검계단	교대부 점검로	- 교대 성토(절토)를 따라 계단식 설치 - 교량 접근로	
	고정식 계단	검사통로 형식	- 주형하부에 설치 - 주형, 바닥판, 지점부 점검 - 교각 및 상·하부 연결장치 점검	
		사다리 형식	- 교각 및 상·하부 연결장치 점검	
	이동식 시설	이동식 점검대	- 교량상부구조 점검 - 지점부 점검 - 유지관리 필요	
		이동식 곤돌라	- 교각 등 수직구조물 점검	

3) 검상교 유지관리시설 적용 현황

【표 2.9】 검상교 유지관리시설 적용 현황

구분			적용구간	비고
고정식 점검로	교대	점검계단	A1	
		고정식시설	A2	
	교각	고정식시설	P1, P2	

자. 교면포장

실시설계 보고서 검토 결과 ASCON포장으로 설계되었다,

【표 2.10】 교면포장 비교표

구분	아스콘포장(t=8cm)	콘크리트포장(t=4cm)
단면도		
특징	• 시공이 용이하다. • 유지보수가 용이하다. • 주행성이 용이하다. • 종곡선 처리가 용이하다. • 변단면 처리가 용이하다. • 토공부는 콘크리트 포장이고 교량부는 아스콘 포장이 되어 미관상 연속성이 없어 보임.	• 마모층 마모시는 아스콘으로 보강하여야 한다. • 처짐시 표면에 크랙이 발생하기 쉽다. • 테크휘티샤 면고르기를 하여야 한다. (콘크리트타설 공기가 길다) • 주행성이 불량하다. • 종곡선 처리가 어렵다. • 변단면 처리가 어렵다. • 폭이 넓은 교량처리가 어렵다.(시중의 테크휘티샤 폭보다 넓은 경우)

차. 교면방수

도로공사에서 시험하여 성능을 확인 바 있는, 방수성이 우수하고 내구성, 내활성이 양호하며 가격이 보통인 Sheet방수를 차도구간에 적용토록 하였다.

카. 교좌장치

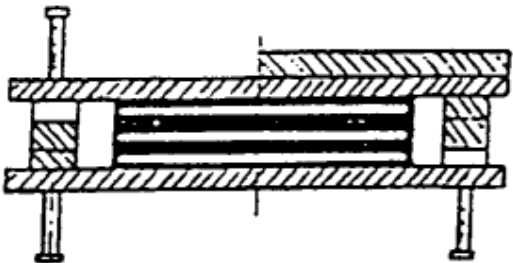
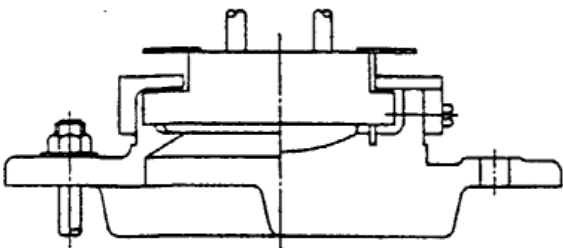
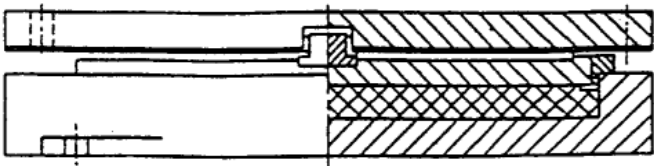
1) 교좌장치 선정

본 과업에서는 항부하중, 횡방향 신축량 및 교량형식 등의 제반여건을 감안하여 다음과 같이 선정하였다.

상부반력 175ton이하인 강합성교 경우에는 급격한 수평력(지진하중)에 저항성이 우수한 탄성고무 받침을 선정하였으며, 상부반력이 큰 강상형교에서는 장대교량의 특성에 적합한 POT받침을 적용하였다.

2) 받침형식비교

【표 2.11】교량받침 형식 비교표

구분	탄성받침	고력황동주물받침판 받침	불소수지 받침판 받침
형태			
재질	• CHOROPORENE계의 합성고무	• 몸체 : 탄성주강 • 지압판 : 고력황동주물	• 몸체 : 주강, 강재 • 지압판 : 천연고무 및 PTFE
회전기구	• 전방향 탄성변형	• 일방향, 전방향 미끄러짐	• 전방향 탄성변형
지압기구	• 평면지압 $\sigma = P/A$	• 평면지압 $\sigma = P/A$	• 평면지압 $\sigma = P/A$
용도	• 소교량에 사용 • 특히 사교, 곡선교, 넓은 폭의 SLAB교에 사용	• 작은 규모의 PlateGirder나 SLAB교로부터 큰 규모의 BOX GIRDER교에 사용	• 사교, 곡선교, 넓은 폭의 SLAB 및 BOX GIRDER에 사용
사용범위	• 이동량 80mm이하 • 마찰계수 0.55 • 반력 300ton이하	• 이동량 100mm이하 • 마찰계수 0.15 • 반력 1,000ton이하	• 이동량 250mm이하 • 마찰계수 0.10 • 반력 5,000ton이하
장점	• 설치 및 유지관리가 용이하다. • 임의 형상으로 제작이 가능하다. • 모든 방향으로 회전 및 신축이 가능하다. • 사각이 큰 사교에서 둔각부의 큰 반력에 의한 고무받침의 탄성변위가 둔각부의 부반력을 방지한다. • 지진시 횡방향 동요에 대한 저항증대 • 구조가 간단하여 감쇄효과가 크다.	• 회전기능이 우수하다.(전방향으로 가능) • 회전이 큰 곳, 회전방향이 이동방향과 일치하지 않는 곳 등에 사용할 때 유리하다. • 제작 및 설치가 용이	• 회전에 따른 하중의 편심이 작아 유리하다. • 반력이 커질수록 다른 받침의 종류보다 경제성이 증가되므로 장대교 건설이 늘어나는 현 추세에 적합하다. • 윤활유 주입으로 수명을 늘릴 수 있으며 고온과 저온에서 특성이 좋아진다.
단점	• 고하중용으로는 면적이 커지고 지간이 길어지면 이동량 확보를 위하여 두께가 과다하게 증가된다.	• 반력이 커지면 상대적으로 받침 크기가 커지므로 하부구조 형상에 불리하다. • 횡방향 이동량이 작다.(10mm정도)	
채택안	P.C빔, R.C슬래브		강상형, P.C BOX
검토의견	교량의 연결부는 상부구조의 사하중 및 활하중 등을 원활하게 하부구조로 전달하는 역할을 수행하며, 고무와 강판을 교대로 중첩하여 부착한 적층고무체의 중심에 납으로 된 BLOCK을 넣어 일체화 시킨 탄성받침은 지진시의 진동에너지를 흡수하고 각 교각에 수평력을 분산시켜 지진과 같은 급격한 수평력에 저항성이 우수하므로 P.C BEAM교 등 비교적 소형규모의 BEARING인 탄성받침을 채택하였으며, 장대교량 및 강교와 같이 연직력이 크고 교축방향의 이동량이 큰 교량은 이에 충분히 저항할 수 있고 저항이 적으며 ‘91년 제정된 한국공업 규격 KSF 4424의 규정에 의거 품질관리 및 규격화가 가능한 불소수지의 받침판 받침을 사용하는 것이 바람직할 것으로 사료됨.		

타. 신축이음장치

신축이음장치는 교량구조의 특성 및 규모에 따라 차이가 있으므로 평탄성이 우수하고 구조물에 주는 영향을 최소화 하는 형식으로 선정함을 기준으로 하였는바, 현재 개발된 수많은 신축이음장치 제품이 있으나 상호간의 비교는 상당히 난이하며 설사 제품이 우수하더라도 설치 시공상의 오차로 인해 구조물 및 차량주행에 악영향을 미치는 경우도 있으므로 본 과업에서는 교량별 신축이음량에 의해 소교량에는 NB-TYPE, 장대교량에는 Rail-TYPE을 적용하였다.

2.2.3 구조계산서 검토

가. 구조검토 조건

【표 2.12】검상교 구조검토 조건

구 분	주요 검토내용	
설계기준	- 콘크리트 표준시방서(1996. 06.) - 도로교 표준시방서(1996. 06) - 도로설계요령	
사용재료	구 분	주요 검토내용
	설 계 강 도	- 콘크리트 : $\sigma_{ck}=270\text{kg/cm}^2$, 240kg/cm^2(하부구조) - 철 근 : $\sigma_y=4,000\text{kg/cm}^2$(SD40), $3,000\text{kg/cm}^2$(SD30) - 강재 - SWS 490 : $\sigma_{all}=1,900\text{kg/cm}^2$, $\tau_{all}=1,100\text{kg/cm}^2$, $E_s=2.1 \times 10^6\text{kg/cm}^2$ - SWS 400 : $\sigma_{all}=1,400\text{kg/cm}^2$, $\tau_{all}=800\text{kg/cm}^2$, $E_s=2.1 \times 10^6\text{kg/cm}^2$
	탄 성 계 수	- 콘크리트 : $250,000\text{kg/cm}^2$(바닥판), $235,000\text{kg/cm}^2$(하부구조) - 철근 : $2,040,000\text{kg/cm}^2$ - 강재 : $2,100,000\text{kg/cm}^2$

【표 2.12】검상교 구조검토 조건(계속)

구 분	주요 검토내용		
상부구조	• 적용하중		
	구 분		하중종류별 주요 고려사항
	강 박스 거더	사하중	• 철근콘크리트 $\gamma_c = 2,500\text{kg/m}^3$, 아스팔트포장 $\gamma_a = 2,300\text{kg/m}^3$, 강재 $\gamma_s = 7,850\text{kg/m}^3$
		활하중	• DB-24, DL-24 • 충격계수 : $I = 15 / (40 + L)$ • 상부구조 전폭을 기준
		크리프	• 크리프 계수 : 2
		건조 수축	• 건조수축에 의한 크리프 계수 : 4 , 최종수축율 : 18×10^{-5}
		온도차	• 온도차 : $\pm 10^\circ\text{C}$, 선팽창계수 : 1.2×10^{-6}
	바 닥 판	사하중	• 방호벽 자중 • 슬래브 두께 • 포장두께
		활하중	• 유효폭 : $E = 0.8X + 1.14$ • 충격계수 산정식 : 강박스 거더와 동일
		충돌 하중	• 설계속도 : $V = 120\text{km/hr}$ • 작용높이 : $H = 1.0\text{m}$ (방호벽측, 중분대측) • 충돌하중 : $(V/60)^2 + 0.750 + 0.250$
		풍하중	• 적용 풍하중 : 150kg/m^2 (활하중 재하시) , 300kg/m^2 (활하중 비 재하시)

【표 2.12】검상교 구조검토 조건(계속)

구 분	주요 검토내용	
상부구조	적용하중	
	구 분	하중종류별 주요 고려사항
	상부구조 반력	상부구조에 작용하는 사하중 및 활하중
	하부구조 사하중	철근콘크리트 $\gamma_c = 2,500\text{kg/m}^3$
	Shoe 마찰력(교축방향)	마찰계수 : 0.04 적용
	풍 하 중	- 상부구조에 작용하는 풍하중(각형) - 활하중 재하시 : 150kg/m^2 - 활하중 비재하시 : 300kg/m^2 - 하부구조에 작용하는 풍하중(각형) - 활하중 재하시 : 150kg/m^2 - 활하중 비재하시 : 300kg/m^2
	지진하중	“도로교 표준시방서(1992, 건설부)_제 V편 내진설계편 “ 또는 “2.2.1 설계기준 검토_내진설계 세목” 참조.
	하중조합	
	구 분	하 중 조 합
	하부구조 (교 각)	활하중 재하시와 비재하시로 구분 ⇒ 하중조합은 “도로교 표준시방서(1996, 건설부)_3.3.2 설계 하중조합” 또는 “2.2.1 설계기준 검토_라. 구조설계기준” 참조.

나. 구조검토 결과요약

1) 상부구조

【표 2.13】 검상교 상부구조 구조검토 결과요약

구 분		주요 검토내용	비 고
상부 구조	바닥판	- 검토조건 - 단면폭 $b = 100.0\text{cm}$, 유효깊이 $d = 24.0\text{cm}$ - 사용철근량 $A_s = H16@125 = 15.890\text{cm}^2$ - 설계휨모멘트 검토 - $M_u = 6.770\text{t}\cdot\text{m} < \phi M_n = 12.218\text{t}\cdot\text{m} \rightarrow \therefore \text{O.K}$	
	중간부	- 검토조건 - 단면폭 $b = 100.0\text{cm}$, 유효깊이 $d = 21.0\text{cm}$ - 사용철근량 $A_s = H19@250+H16@250 = 19.404\text{cm}^2$ - 설계휨모멘트 검토 - $M_u = 7.797\text{t}\cdot\text{m} < \phi M_n = 12.739\text{t}\cdot\text{m} \rightarrow \therefore \text{O.K}$	

주) 기존 구조계산서 결과 요약시 기호 및 단위계는 원구조계산서와 동일하게 표기함.

2) 하부구조

【표 2.14】 검상교 하부구조 구조검토 결과요약

구 분			주요 검토내용	비 고
하부 구조	교대	홍벽	- 검토조건 - 단면폭 $b = 100.0\text{cm}$, 유효깊이 $d = 40.0\text{cm}$ - 철근 피복두께 $d_c = 10.0\text{cm}$ - 단면검토 - $M_u = 3.240\text{t}\cdot\text{m} < \phi M_n = 19.555\text{t}\cdot\text{m} \rightarrow \therefore \text{O.K}$	
		벽체	- 검토조건 - 단면폭 $b = 100.0\text{cm}$, 유효깊이 $d = 100.0\text{cm}$ - 철근 피복두께 $d_c = 10.0\text{cm}$ - 단면검토 - $M_u = 47.537\text{t}\cdot\text{m} < \phi M_n = 95.876\text{t}\cdot\text{m} \rightarrow \therefore \text{O.K}$	

주) 기존 구조계산서 결과 요약시 기호 및 단위계는 원구조계산서와 동일하게 표기함.

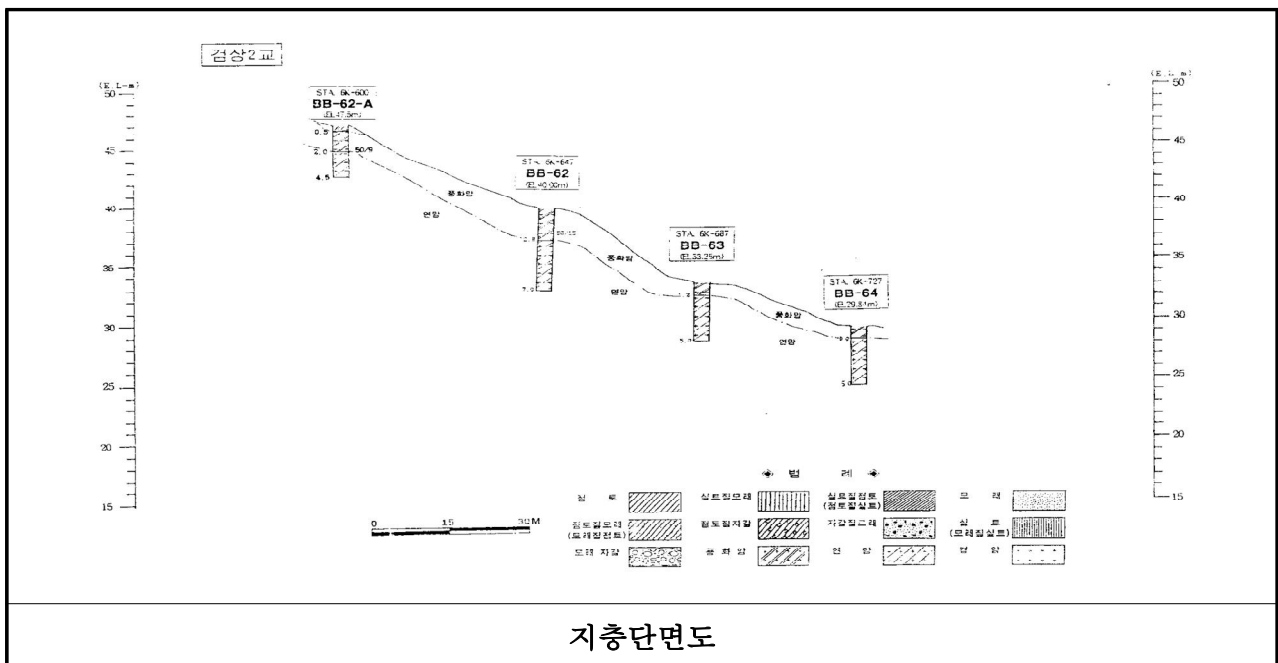
2.2.4 토질 및 지반조사 자료검토

가. 조사목적

본 토질조사는 천안-논산간 고속도로 건설공사 실시설계 구간중 제4공구 계획노선을 대상으로 시추조사, 핸드오거보링, 시험굴 조사, 골재원 조사 등의 현장조사와 이들 현장조사시 채취된 시료에 대해 각종 실내 토질시험을 실시함으로써, 토층의 구성상태, 암반의 연경도 및 성토재료의 특성 등과 같은 토질공학적 특성을 파악하고 절·성토 법면 구배와 구조물 기초형식 등을 검토하여 가장 합리적이고 경제적인 설계가 될 수 있도록 제반 기초자료를 제공하는데 그 목적이 있다.

나. 개요

- 1) 현장조사 : 1996년 3월 ~ 1996년 5월
- 2) 실내시험 : 1996년 5월 ~ 1996년 6월
- 3) 성과분석 및 보고서 작성 : 1996년 5월 ~ 1997년 8월
- 4) 위치 : STA. 6+600 ~ 6+730
- 5) 해당위치 교량명 : 검상교



【그림 2.2】 검상교 토질조사 위치도 및 단면도

다. 조사결과

검상교에 대한 시추조사 결과를 요약하면 다음과 같다.

【표 2.15】 검상교 지반조사 결과

구 분	조사위치	보링 시행(m)						
		점토	모래	자갈	풍화토	풍화암	연암	경암
BB-62-A	6k+600	-	-	-	0.5	1.7	2.3	-
BB-62	6k+647	-	-	-	-	2.8	4.2	-
BB-63	6k+687	-	-	-	-	1.2	3.8	-
BB-64	6k+727	-	-	-	-	1.0	4.0	-

1) 성토구간

성토지역에서는 현재 논, 밭 등의 경작지를 대상으로 7개 지점을 선정하여 1.0M 이상의 심도까지 핸드오거보링을 실시하였는데 조사결과 점성토층이 0.3~1.3M 두께로 분포화하며 하부로 갈수록 사질토인 모래 및 자갈이 우세하게 분포하는 것으로 나타났다.

2) 교량구간(검상교)

산능선부에서 경작지로 이어지는 교량구간으로 상부에 1.0~2.8m의 층후를 갖는 풍화암이 노출되어 있으며 점토질 모래로 구성된다. 풍화암 하부로는 역암이 연암의 형태로 분포하는데 7~30%의 코아 회수율로 극풍화~보통풍화 정도의 풍화도와 약함~보통강함의 암석강도를 보인다. 전반적으로 절리 및 균열이 발달되어 암편상~단주상코아로 회수된다.

2.2.5 기 정밀안전진단 분석

가. 외관조사 결과

구 분	기존 정밀안전진단 (2013년)	진단의견
교면 포장	·균열, 파손	·손상부위에 대한 균열보수 및 패칭보수 등을 실시토록 하고 주기적인 점검 및 관찰을 실시하여 재손상 여부 등을 확인토록 하여야 할 것이다.
방호 울타리	·내,외측 균열, 망상균열 ·콘크리트 박락	·폭 0.3mm이상의 경우에는 주입보수가 필요하며, 폭 0.2mm이하의 경우에는 지속적인 주의관찰 후 손상진행 및 확대여부에 따라 보수가 이루어져야 할 것으로 판단된다. ·콘크리트 박락은 차수판 설치시 작업자의 부주의로 인한 박락이 발생된 것으로 추정되며 손상 부위에 대하여는 단면보수를 통한 조치가 요구된다.
바닥판 하면	·내,외측 캔틸레버 균열 ·내측 캔틸레버 박락 및 철근노출 ·재료분리 ·외측 캔틸레버 노치불량	·캔틸레버부에 발생한 균열 등은 양생미흡 및 건조수축에 손상으로 균열 폭 0.3mm이상의 경우에는 주입보수를 통한 내구성 확보가 필요할 것으로 판단된다. ·캔틸레버 하면의 철근노출 부위는 압축부 철근으로서 주철근 및 배력근의 기능과 상관없이 부식된 철근을 일부 제거하여도 구조적인 문제는 없을 것으로 판단되나 손상이 발생한 캔틸레버 하면의 부식철근을 제거한 후 표면마감(코팅제)을 실시하여 유지관리하는 것이 효과적인 방안이 될 수 있을 것으로 판단된다. ·재료분리 등의 손상은 시공당시 다짐불량에 의한 손상으로 단면보수를 통한 조치가 필요하다. ·외측캔틸레버에 시공된 노치(알루미늄 20mm×30mm)의 시공 불량(콘크리트 채움) 부위는 캔틸레버부의 백태, 거더의 도장열화 및 부식을 유발하는 요인으로 우수침투 예방을 위하여 채움부위는 제거하여 유지관리하는 것이 필요하다.
배수 시설	·전반적으로 상태 양호	·배수시설에 대한 결함은 없는 양호한 상태를 유지하고 있으나, 상부 교면수의 원활한 배수가 이루어질 수 있도록 집수구는 주기적인 청소를 실시하여 관리가 이루어질 수 있도록 유지관리를 실시토록 하여야 할 것이다.
Steel Box 거더	·현장이음부(SP) 우수유입 ·하부플랜지(LF) 이물질퇴적 ·도장손상, 도장박리, 부식	·우수유입으로 인하여 거더 내부의 도장 열화를 가속시킬 수 있으므로 밀봉을 통한 보수가 필요하다. ·내부의 이물질퇴적은 공용 중 발생된 것으로 청소를 통한 거더의 청결상태를 유지하여야 한다. ·도장손상 부위는 재도장 등을 통한 보수를 실시하여 유지관리 하는 것이 바람직할 것으로 판단된다.

구 분	기존 정밀안전진단 (2013년)	진단의견
가로보 세로보	·도장박리 및 박락, 부식	·가로보 및 세로보에 발생된 도장박리 및 부식 부위는 공용 년수 증가 및 노후화로 인한 손상이 발생된바 손상부위에 대하여는 재도장 등의 조치가 요구된다.
교량 받침	·받침콘크리트 균열 ·교량받침 부식	·받침콘크리트 균열이 일부의 받침장치에서 조사되었으나, 이 는 양생미흡 및 건조수축에 의한 손상으로 균열로 이로인한 파손, 박락 등의 2차손상은 발생하지 않은 상태로서 균열(폭 0.3mm이상)을 감안하여 주입보수 후 지속적인 점검 및 관찰을 실시하는 것이 바람직할 것으로 판단된다. ·부식 등으로 인한 신축량에 영향을 미치는 요소는 없는 상 태로서 발생된 손상부위에 대한 재도장이 요구되며 이러한 부식은 신축이음부의 누수가 주요원인이므로 신축이음장치 하부에 물받이 설치 등을 통한 대책을 마련할 수 있도록 계 획되어야 할 것으로 판단된다.
신축 이음	·후타재 균열 ·본체 부식 ·유간토사퇴적 ·포장접속부 이격 ·신축이음 하부 누수	·후타재 균열은 폭 0.3mm이상의 경우에는 주입보수 후 재손 상 및 손상확대 여부를 관찰토록 하여야 할 것이다. ·본체의 경우 A ₂ 의 레일조인트에는 부식이 관찰되는바 이는 본체의 유간토사퇴적 등으로 인한 교면수의 배수가 원활하 게 이루어지지 않아 체수 등이 발생되어 부식을 초래하는 상태이므로 유간부는 정기적인 청소를 실시토록 하고 부식 부의 단면감소 등 정기적인 관찰 및 점검을 통해 유지관리 토록 하여야 한다. ·원활한 신축거동을 위하여 신축이음 유간의 토사 등 이물질 은 주기적인 청소가 필요하다. ·후타재와 포장 접속부에는 이격(틈)이 발생된 상태로서 이 는 콘크리트(후타재)에 접하여 아스콘포장시 밀실하게 시공 이 이루어지지 않아 발생된 상태로서 틈 부위를 통한 아스 콘 파손, 변형, 단차는 없으므로 실란트보수를 실시하고 추 후 손상확대시 재포장 등의 조치가 이루어질 수 있도록 관 리되어야 할 것이다. ·신축이음 하부 물받이 설치를 통한 하부로의 우수유입을 차 단하여야 할 것이다.
교대 교각	·보수부 재균열, 균열 ·접속슬래브 공동 ·마감불량, 박락, 재료분리 파손 등	·균열(폭 0.3mm이상)의 경우에는 상부의 우수유입시 접촉으로 인한 내부 철근부식 등을 유발할 수 있으므로 주입보수를 통한 조치가 요구된다. ·논산방향의 교대(A ₂)측의 접속슬래브에는 공동이 관찰된 상 태로서 조사당시 공동으로 인한 교면부의 요철 및 함몰 등 은 없는 상태로서 이는 시공당시 다짐 등의 작업 후 오랜 경과년수 및 지반 안정화 단계를 거치면서 잔류침하가 진행 되어 발생된 것으로 판단된다. 추후 공동부위를 통한 지속 적인 우수침투시 토사유실 등이 발생할 수 있으므로 손상부 위에 대한 토사채움 등의 조치가 필요한 것으로 판단된다. ·각각의 손상에 적절한 보수를 실시하고 주기적인 관찰이 필 요한 것으로 판단된다.

나. 내구성 조사

시험명	시험 결과								
비파괴 강도	구 분			설계기준(MPa)	조사결과(MPa)		평가결과(%)		
	천안 방향	상부 구조	반발경도	27.0	27.2 ~ 28.9		100.7 ~ 107.0		
			초음파법		27.4 ~ 27.8		101.5 ~ 103.0		
		하부 구조	반발경도	24.0	24.3 ~ 24.8		101.3 ~ 103.3		
			초음파법		24.2 ~ 25.0		100.8 ~ 104.2		
	논산 방향	상부 구조	반발경도	27.0	26.9 ~ 27.7		99.6 ~ 102.6		
			초음파법		27.1 ~ 27.3		100.4 ~ 101.1		
		하부 구조	반발경도	24.0	24.3 ~ 25.8		101.3 ~ 107.5		
			초음파법		24.3 ~ 24.6		101.3 ~ 102.5		
	콘크리트 강도 조사결과 설계기준강도와 비교할 때 상·하부구조 모두 반발경도법과 초음파속도법에서 기준강도를 상회하는 것으로 평가되어 강도상의 문제점이 없는 것으로 판단된다.								
	철근 탐사	구분		시험위치	철근종류	측정결과		설계도면기준	
						피복	간격	피복	간격
		천안 방향	상부 구조	S1 캔틸레버	주철근	50~53	250~280	30.5	250
배력철근					82~85	100~110	49.5	100	
S2 캔틸레버				주철근	50~53	250~260	30.5	250	
				배력철근	75~81	95~100	49.5	100	
S3 캔틸레버				주철근	48~51	220~250	30.5	250	
				배력철근	90~94	98~100	49.5	100	
하부 구조			A1 구체	주철근	100~105	180~200	89	200	
				배력철근	116~120	140~150	111	150	

시험명			시험 결과								
구분			시험위치	철근종류	측정결과		설계도면기준				
					피복	간격	피복	간격			
철근 탐사	천 안 방 향	하부 구조	A2 구체	주철근	100~105	200~210	85.5	200			
				배력철근	130~141	130~150	114.5	150			
			P1 기둥	주철근	100~110	95~100	109.5	100			
				배력철근	90~95	300~310	90.5	300			
			P2 기둥	주철근	118~120	100~110	109.5	100			
				배력철근	86~90	300~310	90.5	300			
	논 산 방 향	상부 구조	S1 캔틸레버	주철근	53~55	250~260	30.5	250			
				배력철근	65~70	95~100	49.5	100			
			S2 캔틸레버	주철근	49~52	230~245	30.5	250			
				배력철근	55~64	90~105	49.5	100			
			S3 캔틸레버	주철근	40~44	240~255	30.5	250			
				배력철근	58~60	95~105	49.5	100			
		하부 구조	A1 구체	주철근	100~105	180~210	89	200			
				배력철근	120~123	130~160	111	150			
			A2 구체	주철근	100~110	195~225	85.5	200			
				배력철근	120~124	140~165	11.5	150			
			P1 기둥	주철근	110~115	95~105	109.5	100			
				배력철근	88~93	300	90.5	300			
			P2 기둥	주철근	115~120	98~120	109.5	100			
				배력철근	81~90	280~300	90.5	300			
			본 과업 대상 교량에 대하여 철근탐사를 수행한 결과, 부재별로 설계도면과 비교시 철근배근간격 및 피복두께는 상·하 구조의 부재별로 다소의 편차가 있는 것으로 조사되었으며 지속적인 점검 및 관찰을 실시한다면 문제는 없을 것으로 판단된다.								

균열 깊이	측 정 위 치			초음파 전달시간 (×10 ⁻⁶ sec)		균열폭 (mm)	최 소 피복두께 (mm)	균 열 깊 이 (mm)
				균열부 (Tc)	건전부 (To)			
	천안 방향	상부 구조	S2 캔틸레버	42.59	27.7	0.3	50	58.4
		하부 구조	A1 구체	76.61	31.3	0.3	100	111.7
	논산 방향	상부 구조	S2 캔틸레버	42.75	28.9	0.3	49	54.5
하부 구조		A2 구체	74.52	31.5	0.3	100	107.2	
균열깊이의 측정 결과 대상 일부 균열심도가 콘크리트 피복두께를 초과하여 발생된 것으로 나타났으며 내구성 확보를 위하여 주입보수가 필요하고 피복심도 이하의 경우에는 주의관찰이 요구된다.								

시험명			시험 결과				
염화물 함유량	위 치			깊이(mm)	염화물 함유량		결 과
					Cl ⁻ (%)	Cl ⁻ (kg/m ³)	
	천안 방향	상부 구조	S3 캔틸레버	0~10	0.006	0.136	a
				10~20	0.005	0.113	a
				20~30	0.005	0.113	a
		하부 구조	P1 기둥	0~10	0.007	0.158	a
				10~20	0.005	0.113	a
				20~30	0.005	0.113	a
			P2 기둥	0~10	0.004	0.091	a
				10~20	0.002	0.045	a
				20~30	0.002	0.045	a
				논산 방향	상부 구조	S2 캔틸레버	0~10
	10~20	0.005	0.113				a
	20~30	0.004	0.091				a
	S3 캔틸레버	0~10	0.006			0.136	a
		10~20	0.004			0.091	a
		20~30	0.004			0.091	a
	하부 구조	P2 기둥	0~10		0.006	0.136	a
			10~20		0.005	0.113	a
			20~30		0.005	0.113	a
콘크리트의 염화물함유량 평가는 안전점검 및 정밀안전진단 세부지침(2010. 12)을 토대로 전염화물에 대하여 평가하였으며, 채취한 시료의 전염화물 함유량 분석결과, 염화물 함유량이 낮아 부식발생 우려가 없는 상태인 a로 평가되었다.							
탄산화 깊이	구 분		시험위치	탄산화 깊이 (mm)	피복두께 (mm)	탄산화잔여깊 이 (mm)	결 과
	천안 방향	상부 구조	S1 캔틸레버	14	50	36	a
			S3 캔틸레버	11	48	37	a
		하부 구조	P1 기둥	11	90	79	a
			P2 기둥	8	86	78	a
	논산 방향	상부 구조	S1 캔틸레버	10	53	43	a
			S2 캔틸레버	9	49	40	a
		하부 구조	A1 구체	11	100	89	a
			P2 기둥	12	81	69	a
콘크리트 부재에 대하여 탄산화 시험을 수행한 결과 측정 심도는 상부구조 9.0mm ~ 14.0mm, 하부구조 8.0mm ~ 12.0mm으로 조사되어 “안전점검 및 정밀안전진단 세부지침(2010. 12)” 건전성 평가 기준에 의거 탄산화 잔여깊이가 30mm이상인 『 a 』 로 평가되었으며, 탄산화에 의한 철근 부식 등 내구성 저하의 가능성은 적을 것으로 판단된다.							

시험명	시험 결과								
도막 두께	측 정 위 치		측 정 값(μm)				평균값(μm)	시방 기준	비 고
	천안방향	S1G1(외부)	238	255	247	253	242	215	양 호
			222	249	244	252			
			226	246	221	254			
		S1G2(내부)	203	209	203	207	205	175	양 호
			214	204	203	198			
			199	211	212	201			
		S2G1(외부)	233	228	254	222	237	215	양 호
			225	245	254	236			
			253	236	233	226			
		S2G2(내부)	199	198	204	220	206	175	양 호
			199	214	207	200			
			211	196	215	209			
		S3G1(외부)	239	231	253	248	244	215	양 호
			254	240	247	253			
			245	238	245	238			
	S3G2(내부)	196	218	200	213	210	175	양 호	
		202	207	214	211				
		209	219	218	215				
	논산방향	S1G3(내부)	218	219	204	210	212	175	양 호
			200	212	212	209			
			207	217	218	219			
		S1G4(외부)	231	234	242	232	243	215	양 호
			240	249	250	247			
			253	255	248	235			
		S2G3(내부)	202	220	200	217	210	175	양 호
			209	217	202	215			
			219	200	212	207			
		S2G4(외부)	252	249	248	240	245	215	양 호
			243	247	243	246			
			246	246	226	252			
		S3G3(내부)	218	215	204	220	212	175	양 호
			210	210	217	214			
			204	211	204	216			
	S3G4(외부)	241	235	246	255	247	215	양 호	
		251	251	250	249				
238		250	251	247					
도막두께는 도로교 표준시방서의 “일반환경의 중방식 도장”의 기준치인 교량 내부 175μm, 교량 외부 215μm을 토대로 평가하였다. 측정결과 시험대상 전 부재에서 도막두께는 양호한 것으로 평가되어 내구성 저하의 원인이 될 수 있는 요인은 없는 것으로 검토되었다.									

시험명	시험 결과				
초음파 탐상	조사 위치		결함발생 현황	등급	비 고
	천안방향	G1-UT1	결함지시 없음	1	양 호
		G1-UT2	결함지시 없음	1	양 호
		G1-UT3	결함지시 없음	1	양 호
		G1-UT4	결함지시 없음	1	양 호
		G1-UT5	결함지시 없음	1	양 호
		G1-UT6	결함지시 없음	1	양 호
		G2-UT1	결함지시 없음	1	양 호
		G2-UT2	결함지시 없음	1	양 호
		G2-UT3	결함지시 없음	1	양 호
		G2-UT4	결함지시 없음	1	양 호
		G2-UT5	결함지시 없음	1	양 호
		G2-UT6	결함지시 없음	1	양 호
	논산방향	G1-UT1	결함지시 없음	1	양 호
		G3-UT2	결함지시 없음	1	양 호
		G3-UT3	결함지시 없음	1	양 호
		G3-UT4	결함지시 없음	1	양 호
		G3-UT5	결함지시 없음	1	양 호
		G3-UT6	결함지시 없음	1	양 호
		G4-UT1	결함지시 없음	1	양 호
		G4-UT2	결함지시 없음	1	양 호
		G4-UT3	결함지시 없음	1	양 호
		G4-UT4	결함지시 없음	1	양 호
		G4-UT5	결함지시 없음	1	양 호
		G4-UT6	결함지시 없음	1	양 호
	강재 거더의 용접부 내부결함을 조사하기 위하여 용접부 24개소를 선별하여 초음파탐상을 실시하였으며, KS-B-0896의 판정기준에 의거 결함등급을 판정한 결과, 전 개소에서 양호한 것으로 측정되어 모두 합격으로 판정되었다.				

다. 내하력평가

1) 거더의 내하력평가

① 천안방향

구 분		발생응력(MPa)			내하율	비 고
		허용	고정하중	활하중		
최대 정모멘트부	상 연	190.000	47.712	6.398	22.240	
	하 연	190.000	52.420	-22.866	6.017	
최대 부모멘트부	상 연	190.000	91.527	-23.161	4.252	
	하 연	190.000	89.070	28.260	3.571	

② 논산방향

구 분		발생응력(MPa)			내하율	비 고
		허용	고정하중	활하중		
최대 정모멘트부	상 연	190.000	47.699	6.402	22.229	
	하 연	190.000	52.393	-22.879	6.014	
최대 부모멘트부	상 연	190.000	91.565	-23.147	4.253	
	하 연	190.000	89.112	28.244	3.572	

2) 바닥판의 내하력평가

① 천안방향

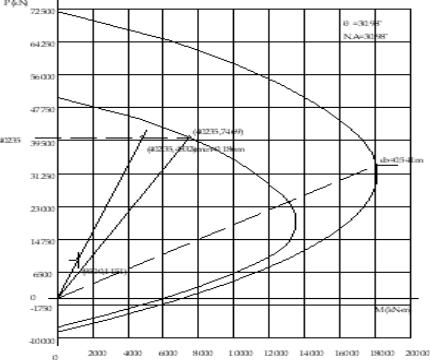
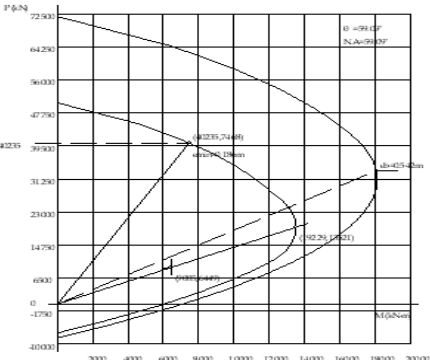
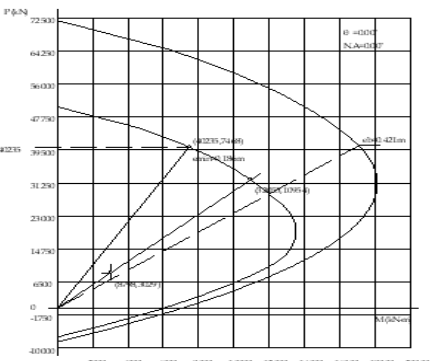
구 분	$\varnothing M_n$ (kN · m)	M_d (kN · m)	$M_{l(1+i)}$ (kN · m)	내하율	비 고
켄틸레버부	122.167	10.458	19.200	2.630	
중앙부	105.961	4.722	30.680	1.513	

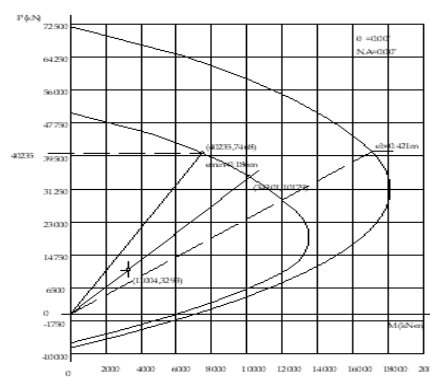
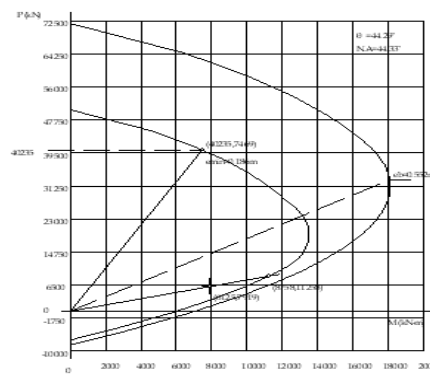
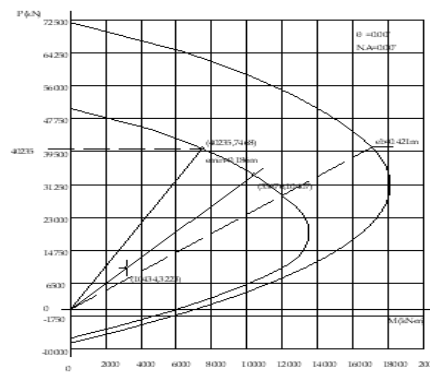
② 논산방향

구 분	$\varnothing M_n$ (kN · m)	M_d (kN · m)	$M_{l(1+i)}$ (kN · m)	내하율	비 고
켄틸레버부 (방호벽)	167.543	10.791	19.200	3.718	
중앙부	127.388	4.722	30.680	1.838	
켄틸레버부 (중앙분리대)	122.167	13.012	31.810	1.538	

3) 교각 안전성 검토

① 천안방향

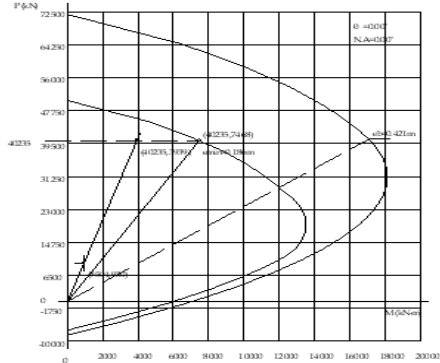
■ 하중조합 : LCBF8 	■ 평형편심 상태 $e_b = 0.541 \text{ m}$ $\phi P_b = 23368.976 \text{ kN}$ $\phi M_b = 12654.294 \text{ kN} \cdot \text{m}$ ■ 작용편심에서의 설계강도 $e = 0.120 \text{ m}$ $\phi P_n = 40234.543 \text{ kN} \geq P_u = 9499.574 \text{ kN}$ $\therefore \text{OK}$ $40234.543 \text{ kN} \cdot \text{m} \geq M_u = 1150.7$ $\phi M_n = \text{ kN} \cdot \text{m}$ $\therefore \text{OK}$
■ 하중조합 : LCBF12 	■ 평형편심 상태 $e_b = 0.542 \text{ m}$ $\phi P_b = 25463.221 \text{ kN}$ $\phi M_b = 13796.803 \text{ kN} \cdot \text{m}$ ■ 작용편심에서의 설계강도 $e = 0.703 \text{ m}$ $\phi P_n = 19228.54 \text{ kN} \geq P_u = 9084.951 \text{ kN}$ $\therefore \text{OK}$ $13521.281 \text{ kN} \cdot \text{m} \geq M_u = 6449.109$ $\phi M_n = \text{ kN} \cdot \text{m}$ $\therefore \text{OK}$
■ 하중조합 : LCBF2 	■ 평형편심 상태 $e_b = 0.421 \text{ m}$ $\phi P_b = 28458.98 \text{ kN}$ $\phi M_b = 11967.385 \text{ kN} \cdot \text{m}$ ■ 작용편심에서의 설계강도 $e = 0.342 \text{ m}$ $\phi P_n = 32052.702 \text{ kN} \geq P_u = 8798.199 \text{ kN}$ $\therefore \text{OK}$ $10954.143 \text{ kN} \cdot \text{m} \geq M_u = 3029.025$ $\phi M_n = \text{ kN} \cdot \text{m}$ $\therefore \text{OK}$

■ 하중조합 : LCBF2 	■ 평형편심 상태 $eb = 0.421 \text{ m}$ $\phi Pb = 28458.98 \text{ kN}$ $\phi Mb = 11967.385 \text{ kN} \cdot \text{m}$ ■ 작용편심에서의 설계강도 $e = 0.297 \text{ m}$ $\phi Pn = 34301.217 \text{ kN} \geq Pu = 11003.574 \text{ kN}$ $\therefore \text{OK}$ $10178.882 \text{ kN} \cdot \text{m} \geq Mu = 3293.305$ $\phi Mn = \text{ kN} \cdot \text{m}$ $\therefore \text{OK}$
■ 하중조합 : LCBF12 	■ 평형편심 상태 $eb = 0.552 \text{ m}$ $\phi Pb = 27886.998 \text{ kN}$ $\phi Mb = 15386.67 \text{ kN} \cdot \text{m}$ ■ 작용편심에서의 설계강도 $e = 1.286 \text{ m}$ $\phi Pn = 8757.725 \text{ kN} \geq Pu = 6125.141 \text{ kN}$ $\therefore \text{OK}$ $11258.09 \text{ kN} \cdot \text{m} \geq Mu = 7918.524$ $\phi Mn = \text{ kN} \cdot \text{m}$ $\therefore \text{OK}$
■ 하중조합 : LCBF1 	■ 평형편심 상태 $eb = 0.421 \text{ m}$ $\phi Pb = 28458.98 \text{ kN}$ $\phi Mb = 11967.385 \text{ kN} \cdot \text{m}$ ■ 작용편심에서의 설계강도 $e = 0.309 \text{ m}$ $\phi Pn = 33676.017 \text{ kN} \geq Pu = 10433.694 \text{ kN}$ $\therefore \text{OK}$ $10407.053 \text{ kN} \cdot \text{m} \geq Mu = 3223.283$ $\phi Mn = \text{ kN} \cdot \text{m}$ $\therefore \text{OK}$

P-M 상관도를 통한 교각 안전성 검토결과 안전성을 충분히 확보하고 있는 것으로 평가되었다.

② 논산방향

■ 하중조합 : LCBF5



■ 평형편심 상태

$$e_b = 0.421 \text{ m}$$

$$\phi P_b = 28458.98 \text{ kN}$$

$$\phi M_b = 11967.385 \text{ kN} \cdot \text{m}$$

■ 작용편심에서의 설계강도

$$e = 0.098 \text{ m}$$

$$\phi P_n = 40234.543 \text{ kN} \geq P_u = 9503.784 \text{ kN}$$

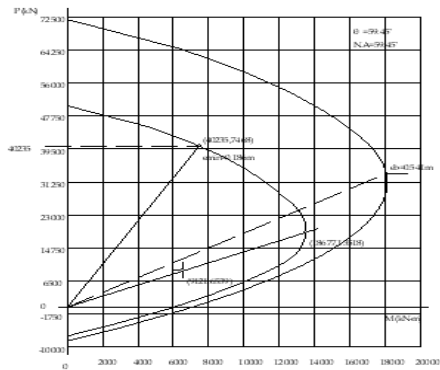
$$\therefore \text{OK}$$

$$3938.965 \text{ kN} \cdot \text{m} \geq M_u = 930.421$$

$$\phi M_n = \text{kN} \cdot \text{m}$$

$$\therefore \text{OK}$$

■ 하중조합 : LCBF12



■ 평형편심 상태

$$e_b = 0.541 \text{ m}$$

$$\phi P_b = 25667.881 \text{ kN}$$

$$\phi M_b = 13891.183 \text{ kN} \cdot \text{m}$$

■ 작용편심에서의 설계강도

$$e = 0.724 \text{ m}$$

$$\phi P_n = 18676.785 \text{ kN} \geq P_u = 9120.502 \text{ kN}$$

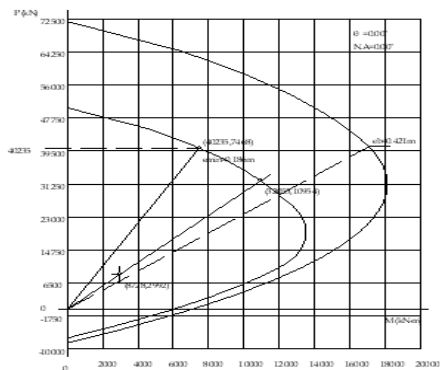
$$\therefore \text{OK}$$

$$13517.581 \text{ kN} \cdot \text{m} \geq M_u = 6538.97$$

$$\phi M_n = \text{kN} \cdot \text{m}$$

$$\therefore \text{OK}$$

■ 하중조합 : LCBF2



■ 평형편심 상태

$$e_b = 0.421 \text{ m}$$

$$\phi P_b = 28458.98 \text{ kN}$$

$$\phi M_b = 11967.385 \text{ kN} \cdot \text{m}$$

■ 작용편심에서의 설계강도

$$e = 0.342 \text{ m}$$

$$\phi P_n = 32052.702 \text{ kN} \geq P_u = 8727.687 \text{ kN}$$

$$\therefore \text{OK}$$

$$10954.143 \text{ kN} \cdot \text{m} \geq M_u = 2992.046$$

$$\phi M_n = \text{kN} \cdot \text{m}$$

$$\therefore \text{OK}$$

■ 하중조합 : LCBF2	▪ 평형편심 상태 $e_b = 0.421 \text{ m}$ $\phi P_b = 28458.98 \text{ kN}$ $\phi M_b = 11967.385 \text{ kN} \cdot \text{m}$ ▪ 작용편심에서의 설계강도 $e = 0.292 \text{ m}$ $\phi P_n = 34528.272 \text{ kN} \geq P_u = 11140.08 \text{ kN}$ $\therefore \text{OK}$ $10093.553 \text{ kN} \cdot \text{m} \geq M_u = 3279.799 \text{ kN} \cdot \text{m}$ $\therefore \text{OK}$
■ 하중조합 : LCBF12	▪ 평형편심 상태 $e_b = 0.552 \text{ m}$ $\phi P_b = 27880.739 \text{ kN}$ $\phi M_b = 15386.314 \text{ kN} \cdot \text{m}$ ▪ 작용편심에서의 설계강도 $e = 1.293 \text{ m}$ $\phi P_n = 8682.758 \text{ kN} \geq P_u = 6142.69 \text{ kN}$ $\therefore \text{OK}$ $11223.353 \text{ kN} \cdot \text{m} \geq M_u = 7982.475 \text{ kN} \cdot \text{m}$ $\therefore \text{OK}$
■ 하중조합 : LCBF1	▪ 평형편심 상태 $e_b = 0.421 \text{ m}$ $\phi P_b = 28458.98 \text{ kN}$ $\phi M_b = 11967.385 \text{ kN} \cdot \text{m}$ ▪ 작용편심에서의 설계강도 $e = 0.305 \text{ m}$ $\phi P_n = 33875.575 \text{ kN} \geq P_u = 10451.607 \text{ kN}$ $\therefore \text{OK}$ $10335.564 \text{ kN} \cdot \text{m} \geq M_u = 3193.095 \text{ kN} \cdot \text{m}$ $\therefore \text{OK}$

P-M 상관도를 통한 교각 안전성 검토결과 안전성을 충분히 확보하고 있는 것으로 평가되었다.

라. 상태평가 및 안전등급

1) 안전성평가 결과

부 재		SF(안전율)	등 급
강박스 거더	천안방향	1.509	A
	논산방향	1.509	A
바닥판	천안방향	1.470	A
	논산방향	1.432	A
하부구조	천안방향	1.422	A
	논산방향	1.406	A

2) 상태평가 결과

구성교량명	환산결함도점수	상태평가 등급	연장 (m)	차선	길이 × 차선	연장비	환산결함도점수 × 연장비
검상교(천안)	0.285	c	130	2	260	0.500	0.143
검상교(논산)	0.277	c	130	2	260	0.500	0.139
합계(Σ)			260	4	520	1	0.282
1. 환산결함도 점수 =							0.282
2. 상태평가 결과 =							C

4) 종합평가 및 안전등급

구 분	안전성평가등급	상태평가등급	안 전 등 급
검상교(천안)	A	C	C
검상교(논산)	A	C	C

마. 보수·보강 방안

1) 검상교(천안) 보수·보강 방안

부재	결함내용	보수방안	손상 물량	보수 물량	단위	우선 순위	비고
교면포장	아스콘균열	균열보수	7.00	10.50	m	2	
	아스콘파손	팻칭보수	0.80	1.20	m ²	2	
난간 및 연석	균열(0.3mm이상)	주입보수	2.80	4.20	m	1	
	낙하물방지망 미설치	낙하물방지망 설치	45.00	45.00	m	3	
배수시설	배수관고정볼트탈락	재체결	1.00	1.00	EA	2	
바닥판	균열(0.3mm이상)	주입보수	78.00	117.00	m	1	
	박락 및 철근노출	단면보수(방청)	0.40	1.00	m ²	1	
	노치불량	면정리	0.02	1.00	m ²	2	
거더외부	부식	채도장	1.21	1.82	m ²	1	
	도장박리	채도장	0.03	0.05	m ²	2	
	볼트부식	채도장	0.01	0.02	m ²	1	
거더내부	이물질퇴적	청소	97.44	146.16	m ²	3	
	우수유입(SP)	실란트밀봉	0.40	1.00	m ²	2	
가로보	도장박리	채도장	0.02	1.00	m ²	2	
	도장박락	채도장	0.04		m ²	2	
신축이음	접속부이격	실란트보수	3.00	4.50	m	2	
	유간토사퇴적	청소	0.15	1.00	m ²	3	
	후타재균열 (0.3mm이상)	주입보수	5.70	8.55	m	1	
	신축이음누수	물받이설치	24.00	36.00	m	1	
교량받침	받침부식	채도장	0.55	1.00	m ²	1	
교대	균열(0.3mm이상)	주입보수	5.00	7.50	m	1	
	박락	단면보수	0.02	1.00	m ²	2	
	재료분리	단면보수	0.30		m ²	2	
교각	균열(0.3mm이상)	주입보수	6.30	9.45	m	1	
	박락	단면보수	0.01	1.00	m ²	2	
	파손	단면보수	0.01		m ²	2	

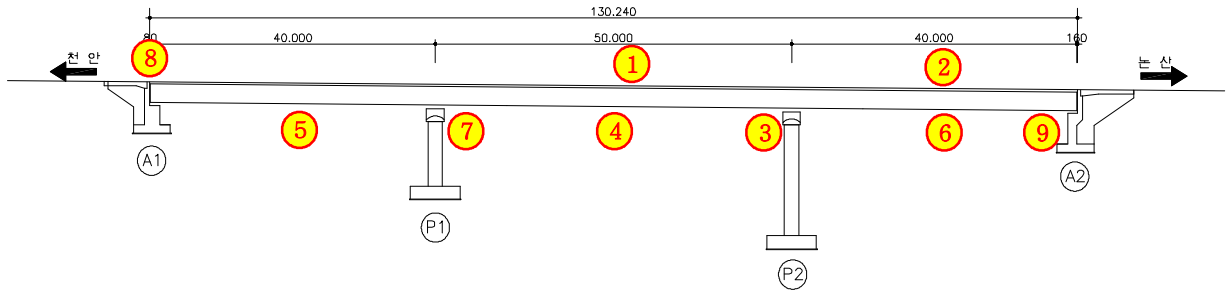
2) 검상교(논산) 보수·보강 방안

부재	결함내용	보수방안	손상 물량	보수 물량	단위	우선 순위	비고
교면포장	아스콘균열	균열보수	4.00	6.00	m	2	
	아스콘파손	팻칭보수	0.10	1.00	m ²	2	
난간 및 연석	균열(0.3mm이상)	주입보수	5.00	7.50	m	1	
	박락	단면보수	0.01	1.00	m ²	2	
	차수판볼트탈락	재체결	2.00	2.00	EA	3	
	낙하물방지망 미설치	낙하물방지망 설치	45.00	45.00	m	3	
배수시설	배수로 파손	단면보수	0.25	1.00	m ²	3	
바닥판	균열(0.3mm이상)	주입보수	18.70	28.05	m	1	
	재료분리	단면보수	0.06	1.00	m ²	2	
	충분리	단면보수(방청)	0.96	1.44	m ²	1	
	박락 및 철근노출	단면보수(방청)	0.28	0.42	m ²	1	
거더외부	부식	재도장	0.96	1.44	m ²	1	
	도장박리	재도장	0.19	0.29	m ²	2	
	볼트부식	재도장	0.08	0.12	m ²	1	
거더내부	이물질퇴적	청소	64.97	97.46	m ²	3	
	우수유입(SP)	실란트밀봉	0.40	1.00	m ²	2	
	도장손상	재도장	0.09	1.00	m ²	2	
가로보	부식	재도장	0.02	1.00	m ²	1	
	새둥지	제거	1.00	1.00	EA	3	
신축이음	접속부이격	실란트보수	2.00	3.00	m	2	
	유간토사퇴적	청소	0.20	1.00	m ²	3	
	신축이음누수	물받이설치	24.00	24.00	m	1	
교량받침	받침부식	재도장	0.31	1.00	m ²	1	
교대	균열(0.3mm이상)	주입보수	3.70	5.55	m	1	
	공동	모르타르 주입	0.02	1.00	m ²	2	
	보수부 충분리	단면보수	0.24	1.00	m ²	2	
	실란트 파손	실란트교체	0.28	1.00	m ²	2	
교각	균열(0.3mm이상)	주입보수	1.30	1.95	m	1	
	파손	단면보수	0.03	1.00	m ²	2	

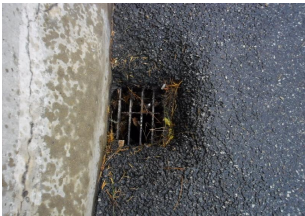
바. 유지관리방안

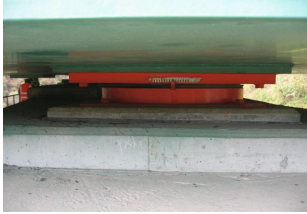
금회 정밀안전진단의 결과 및 자료는 향후 점검 시 기본자료 및 유지관리 자료로 활용할 수 있도록 하였다.

1) 중점 유지관리 부재별 위치도



2) 점검 및 진단 시 구조부재별 유지관리 항목

위 치	중점점검항목	점검요령
 ① 교면포장	·아스콘 균열 및 파손	·지속적인 관찰 및 점검 ·공용기간 증가에 따른 손상의 발생 및 진전 여부
 ② 방호울타리	·내,외측 균열부 백태 ·망상균열, 박락 ·낙하물 방지망 미설치	·손상에 따른 적절한 보수 실시 ·공용기간 증가에 따른 손상의 진전 및 추가발생 여부 ·낙하물 방지망 설치 후 손상 발생 여부
 ③ 배수시설	·전반적으로 상태 양호	·청소 및 체수 상태 ·공용중 배수관 탈락, 파손 여부

위 치	중점점검항목	점검요령
 ④ 바닥판	·캔틸레버 균열 및 백태 ·내측 캔틸레버 박락 및 철근노출	·균열의 진전, 재발생 및 추가발생 여부 ·보수후 재발생 여부 ·데크플레이트부 누수발생 여부
 ⑤ S.T.B 거더	·현장이음부(SP) 우수유입 ·거더 내부 이물질 퇴적 ·도장박리 및 강재부식	·도장관련 손상의 재발생 및 추가발생 여부 ·강재 연결부 손상 관찰 및 점검 ·보수후 재발생 여부
 ⑥ 가로보 및 세로보	·도장박리 및 도장박락 ·강재 부식	·지속적인 관찰 및 점검 ·강재 연결부 손상 관찰 및 점검 ·공용기간 증가에 따른 손상의 발생 및 진전 여부
 ⑦ 교량받침	·받침장치 부식 ·받침콘크리트 균열	·손상의 진전 및 추가발생 여부 ·지속적인 관찰을 통한 이상징후 발생 여부 확인
 ⑧ 신축이음	·후타재 균열 ·본체부식 및 유간토사퇴적 ·포장접속부 이격 ·신축이음 하부 누수	·공용중 손상의 진전 여부 ·보수 시공에 따른 하부 누수의 재발생 여부 확인
 ⑨ 교대 및 교각, 기초	·보수부 재균열 및 균열 ·체수 및 누수흔적 ·마감불량, 박락, 재료분리, 파손 등	·손상의 진전, 재발생 및 추가발생 여부 ·손상의 재발생 및 추가발생 여부 ·신축이음 배수로 설치 후 우천시 체수 재발생 여부 확인

사. 종합결론

대상시설물은 준공(2002년 12월 23일) 후 11년이 경과한 3경간 STB교이다.

정밀 외관조사와 항목별 제반시험을 통한 정밀안전진단 결과

- 구조적으로 문제가 될 만한 손상, 결함, 열화는 조사되지 않았으나 내측 캔틸레버에 발생한 철근부식은 우선적으로 보수를 실시해야 하고, 신축량 부족으로 판정된 신축이음 장치는 손상의 발생 유무를 주기적으로 점검을 실시해야 할 것이다.
- 안전율은 1.0이상, 내하력 또한 DB-24 이상을 확보하는 것으로 평가되었고
- 시설물의 안전등급은 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 상태인 『C등급』으로 평가되었다.

교량의 전체 등급이 C등급으로 평가된 주된 원인은 상부구조 및 하부구조에 발생한 폭 0.3mm 균열이며, 해당 손상에 대하여 보수를 실시하고 정기적으로 유지관리 한다면 교량으로서의 기능유지에 문제가 없을 것으로 판단된다.

2.2.6 시공관련 자료검토

- 발주처 및 관련자료(FMS) 확인결과 시공관련 자료가 보관되어 있는 것으로 확인됨.

2.3 기존 점검 및 진단 실시결과 요약

본 교량은 2003년 4월 실시한 초기점검을 시작으로 현재까지 공용기간 중 초기점검 1회, 정기점검 20회, 정밀점검 6회, 정밀안전진단 1회 실시하였으며, 주요 점검이력은 다음과 같다.

【표 2.16】검상교 점검 및 진단이력

번호	구 분	점검/ 진단기간	점검/ 진단기관	주요점검/진단결과	상태 등급
1	초기점검	2003.04	(주)아워브레인	주요 손상은 미세균열 일부 발생, 주의 관찰 종방향 접속부 누수 발생. 주의관찰.	A
2	정기점검	2003.12	(주)아워브레인	주요 손상은 보수부 일부 재균열, 종방 향 접속부 누수 발생. 주의관찰.	-
3	정기점검	2004.6	(주)아워브레인	주요 손상은 방호벽, 후타재 균열, 종방 향 접속부 누수 발생. 주의관찰	-
4	정기점검	2004.7	(주)아워브레인	주요 손상은 방호벽, 후타재 균열, 후타 재 균열·박리, 교대부 누수, 국부적 도장 박리 주의관찰 필요.	-
5	정밀점검	2005.4	(주)한길종합 엔지니어링	균열에 대한 전반적인 보수가 시행되어 양호한 상태임. 전회 점검시 조사되었던 슬래브 종방향 접속부 누수,교좌 보호고 무 탈락, 국부적 도장박리부는 손상의 진행이 없으며, 논산측 후타재는 균열부 에 박리가 진행중인 것으로 조사됨.	A
6	정기점검	2005.7	(주)한길종합 엔지니어링	균열에 대한 전반적인 보수가 시행되어 양호한 상태임. 전회 점검시 조사되었던 슬래브 종방향 접속부 누수,교좌 보호고 무 탈락, 국부적 도장박리부는 손상의 진행이 없으며, 논산측 후타재는 균열부 에 박리가 진행중인 것으로 조사됨.	-
7	정기점검	2006.3	(주)아워브레인	전반적으로 양호한 상태이나 방호벽 보 수부 재균열 발생, 강재 거더부에 국부 적인 도장박리 및 부식 발생, 교각 코핑 부 및 상면에 균열, 신축이음부 누수로 인한 교량받침 PLATE 도장박리 및 벽 체부 표면열화, 신축이음장치 후타재 박 락 및 균열, 점검사다리 작동불량(P1) 등 의 손상현황이 발생한 상태임.	-

【표 2.16】검상교 점검 및 진단이력(계속)

번호	구 분	점검/ 진단기간	점검/ 진단기관	주요점검/진단결과	상태 등급
8	정기점검	2006.10	(주)아워브레인	전반적으로 양호한 상태이나 방호벽 보수부 재균열 발생, 강재 거더부에 국부적인 도장박리 및 부식 발생, 교각 코핑부 및 상면에 균열, 신축이음부 누수로 인한 벽체부 표면열화, 신축이음장치 후타재 박락 및 균열 등의 손상현황이 발생된 상태임.	-
9	정밀점검	2007.6	(주)아워브레인	기 발생된 손상현황은 포장 접속부 침하, 방호벽 재균열, 교량받침 부식, 거더 도장박리 및 부식, 종방향 접속부 누수, 하부구조 균열(폭 0.1 ~ 0.2mm)등이며, 기 발생된 손상은 교량의 안전성에는 큰 문제가 없는 것으로 사료되나, 교량의 내구성확보차원의 보수가 일부 필요하며, 주기적인 점검을 통한 유지관리가 필요하다.	B
10	정기점검	2007.12	(주)아워브레인	기 발생된 손상현황은 교면 접속부 아스콘파손(단차부 보수실시), 방호벽 균열, 거더 국부적인 부식, 교량받침 도장들뜸 및 고무재탈락, 점검계단 이격, 도수로 침하등이 발생한 상태이다. 기 발생된 손상현황은 현재 구조적으로 큰 문제가 없는 것으로 사료되나, 구조물의 내구성 증진을 위하여 손상부에 대한 보수를 실시하며, 향후 지속적인 관찰을 통한 구조물의 유지관리가 필요하다.	-
11	정기점검	2008.6	(주)아워브레인	기 발생된 손상현황은 교면포장 접속부 아스콘 파손, 접속도로 콘크리트 포장 균열, 방호벽 균열 및 차수판 파손, 바닥판하면 국부적인 백태, 박리 및 철근노출, 거더외부 경미한 도장손상, 교량받침 본체 도장박리 및 고무재탈락, 신축이음 본체 부식, 후타재 박리 및 이격, 하부구조 균열 및 표면열화, 법면 배수로 침하 등의 손상현황이 발생된 상태이다. 기 발생된 손상현황은 구조물의 안전성에 지장이 없으며 내구성 증진을 위한 일부 보수 및 지속적인 관찰을 통한 구조물의 유지관리가 필요하다.	-

【표 2.16】검상교 점검 및 진단이력(계속)

번호	구 분	점검/ 진단기간	점검/ 진단기관	주요점검/진단결과	상태 등급
12	정기점검	2008.12	(주)아워브레인	기 발생된 손상현황은 교면포장 접속부 아스콘 파손, 접속도로 콘크리트 포장 균열, 방호벽 균열, 바닥판하면 국부적인 백태, 박리 및 철근노출, 거더외부 경미한 도장손상, 교량받침 본체 도장박리 및 고무재탈락, 신축이음 본체 부식, 후타재 박리 및 이격, 하부구조 균열 및 표면열화, 법면 배수로 침하 등의 손상현황이 발생한 상태이다. 기 발생된 손상현황은 전회와 비교시 진전은 미미한 상태이나, 구조물의 내구성 확보를 위하여 일부 보수를 실시하며, 지속적인 유지관찰을 통한 구조물의 유지관리가 필요하다.	-
13	정밀점검	2009.06	(주)한길종합엔지니어링	전반적으로 양호한 상태로 구조적인 손상은 없는 것으로 조사되었으며, 주요 손상으로 유도배수관 행거로드 탈락, 신축이음 유간부족, 바닥판 박락 및 철근노출, 콘크리트 균열, 거더내부 우수유입 및 도장손상, 교량받침 도장박리 및 부식 등이 관찰되었으며 손상부에 대해서는 주의관찰 및 보수가 필요하다.	B
14	정기점검	2009.12	(주)한길종합엔지니어링	정기점검 결과, 전반적으로 양호하나 콘크리트 균열, 접속부 아스팔트 패임, 거더외부 국부적인 도장박리 및 부식 등이 추가적으로 조사되었다. 주요 손상으로 신축이음 유간부족 및 부식, 후타재 박락 및 균열, 유도배수관 행거로드 탈락 및 부식, 방호벽 균열, 거더내부 도장손상, 하부구조 균열 및 백태, 받침콘크리트 균열 등이 조사되었으며 구조적으로 문제가 되는 손상은 없는 것으로 판단된다. 따라서 손상부에 대해서는 보수 및 지속적인 관찰을 통한 유지관리가 요구된다.	-
15	정기점검	2010.06	(주)한길종합엔지니어링	정기점검 결과, 전반적으로 양호하나 바닥판, 거더, 하부구조 등의 손상에 대한 하자담보기간 만료전에 보수 등의 조치가 필요한 상태이다. 전회 점검과 비교하여 논산방향 접속부(A2)에 콘크리트 포장균열 및 중분대 균열이 추가로 조사되어 주의관찰 후 보수 등의 여부를 판단해야 할 것으로 보이며, 그밖에 조사된 손상부에 대한 조치는 공용중 내구성 향상을 위해 일부 손상에 대한 보수 등의 조치가 필요함	-

【표 2.16】검상교 점검 및 진단이력(계속)

번호	구 분	점검/ 진단기간	점검/ 진단기관	주요점검/진단결과	상태 등급
16	정기점검	2010.12	(주)한길종합 엔지니어링	정기점검 결과, 전회 점검과 비교 시 교면포장, 배수시설, 교량받침, 하부구조에 일부 보수가 실시된 상태이며 보수부의 상태는 양호하다. 주요 손상으로는 교면포장 균열, 콘크리트 부재에 국부적으로 균열, 거더 내부 이물질 퇴적 및 도장손상, 거더 외부 도장 손상, 신축이음 본체 부식 및 유간부족 등이 조사되었다. 점검일 현재 구조물의 구조적인 안전에는 문제가 없으며, 공용중 내구성 증진을 위해 일부 손상에 대한 보수가 필요하다. 본 구조물은 1종 시설물으로써 하자담보 기간 내에 하자보수를 실시해야 하며, 일부는 하자보수가 진행된 양호하다.	-
17	정밀점검	2011.06	(주)아워브레인	정밀점검 결과 본 구조물은 보조부재에 경미한 결함이 발생하였으나, 기능 발휘에는 지장이 없으며 내구성 증진을 위하여 일부의 보수가 필요한 상태인 “B” 등급의 양호한 상태로 평가되었다. 현재 일부 부재에 손상이 조사되어 내구성 측면에서의 보수가 필요한 상태이며 발생한 주요 손상으로는 신축이음 유간부족, 방호벽 콘크리트 균열, 바닥판 균열, 철근노출 및 박락, 거더내부 도장손상, 교량받침 여유량부족 및 부식, 하부구조 균열 및 단면손상 등이다. 특히 신축이음장치 A2지점 양방향의 신장여유량 부족에 대해서는 교체가 요구되며, 바닥판하면 균열 및 콘크리트 박락, 철근노출에 대해서는 내구성저하방지 차원의 보수가 필요하다. 대상 교량은 안전성 및 사용성이 양호한 상태로 판단되며 외관조사에서 나타난 손상에 대하여 보수를 실시하고, 지속적인 점검을 통한 유지관리를 실시한다면 1등급으로써의 교량 기능을 계속적으로 발휘할 수 있을 것으로 판단된다.	B
18	정기점검	2011.12	(주)아워브레인	정기점검결과, 대상시설물의 상태는 ‘양호’인 것으로 판단되며, 일부 부재에 기발생된 손상의 진전은 미미한 상태이나 공용중 지속적인 우수유입에 의하여 내구성 저하가 우려되는 일부 손상이 발생되고 있는 상태이다. 기발생된 주요 손상으로는 바닥판하면 종조인트부 균열 및 들뜸(철근부식), 하부구조의 균열 및 표면열화 등이 있으며 일부 신축이음(A2) 유간부족과 교량받침(A2) 이동 여유량 부족은 2차손상은 없으나 지속적인 주의관찰을 실시하여 대상교량의 원활한 신축거동 여부를 확인하여야 한다. 기발생된 손상은 내구성 저하방지를 위해서 일부 보수를 실시하고 지속적인 점검을 통한 유지관리를 실시한다면 1등급으로써의 기능발휘에 문제가 없을것으로 판단된다.	-

【표 2.16】검상교 점검 및 진단이력(계속)

번호	구 분	점검/ 진단기간	점검/ 진단기관	주요점검/진단결과	상태 등급
19	정기점검	2012.06	(주)아워브레인	정기점검 결과, 대상시설물의 상태는 교량의 안전성을 저해할 만한 주요부재의 심각한 손상은 없는 ‘양호’ 한 상태이며, 다만 유지관리차원에서 보수를 요하는 손상이 일부 발생한 상태이다. 현재 공용중 지속적인 우수유입에 의하여 내구성이 저하된 원인으로 일부 손상이 발생 및 진전되고 있는 상태이다. 이전 점검이후 신축이음 본체 교체 및 후타재 표면처리가 완료된 상태이며, 발생한 주요 손상으로는 바닥판하면 종조인트부 균열 및 들뜸(철근부식), 콘크리트 탈락, 교량받침 이동량표시계, 먼지막이링 탈락, 하부구조 균열 및 표면열화 등이다. 또한, 일부 신축이음(A2)의 신축거동의 이상에 대해서는 2차손상은 발생되지 않은 상태이나, 지속적인 주의관찰을 통한 신축거동 여부를 확인하고 문제가 될 시 교체가 필요하다. 기 발생한 손상은 내구성 저하방지를 위해서 일부 보수를 실시하고 지속적인 점검을 통한 유지관리를 실시한다면 1등급로써의 교량의 기능발휘에 문제가 없을 것으로 판단된다.	-
20	정밀 안전진단	2013.06	(주)동우기술단	점검 결과 본 구조물은 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 상태인 “C” 등급의 보통인 상태로 평가됨. 현재 일부 부재에 손상이 조사되어 내구성 측면에서의 보수가 필요한 상태이며, 발생한 주요 손상으로는 신축이음 유간부족, 방호벽 콘크리트 균열, 바닥판 균열, 철근노출 및 박락, 거더내부 도장손상, 교량받침 여유량부족 및 부식, 하부구조 균열 및 단면손상 등이다. 특히 신축이음장치 A2지점 양방향의 신장여유량 부족에 대해서는 교체가 요구되며, 바닥판하면 균열 및 콘크리트 박락, 철근노출에 대해서는 내구성저하 방지 차원의 보수가 필요하다. 대상 교량은 안전성 및 사용성이 양호한 상태로 판단되며 외관조사에서 나타난 손상에 대하여 보수를 실시하고, 지속적인 점검을 통한 유지관리를 실시한다면 1등급로써의 교량 기능을 계속적으로 발휘할 수 있을 것으로 판단됨	C

【표 2.16】검상교 점검 및 진단이력(계속)

번호	구 분	점검/ 진단기간	점검/ 진단기관	주요점검/진단결과	상태 등급
21	정기점검	2013.12	(주)동우기술단	정기점검 결과, 이전 정밀안전진단 이후 일부 부재에 대한 보수가 시행되었으며 그 외 주요부재 및 보조부재의 일부 손상에 대해 내구성 저하방지를 위한 추가보수가 필요한 상태이나 전반적으로 교량의 안전성에 문제가 없는 양호한 상태로 판단된다. 기발생된 주요 손상 중 바닥판 캔틸레버부 단면 손상은 하부 통과구간에 대한 보수가 시행된 상태이나 재손상 발생여부에 대한 주의관찰이 필요하며 신축이음 유간부족에 의한 교체부 또한 지속적인 주의관찰이 필요하다. 그 외 발생한 손상에 대해서는 마찬가지로 일부 추가보수와 함께 진전여부의 주의관찰을 실시하여 교량의 건전한 상태를 지속시키는 유지관리가 필요함	-
22	정기점검	2014.06	(주)동우기술단	정기점검 결과, 주요부재 및 보조부재의 일부 손상에 대해 내구성 저하방지를 위한 추가보수가 필요한 상태이나 전반적으로 교량의 안전성에 문제가 없는 양호한 상태로 판단된다. 기발생된 주요 손상 중 바닥판 캔틸레버부 단면손상은 하부 통과구간의 기보수상태가 대체로 양호하나 일부 미보수된 부위는 탈락의 우려가 있으므로 추가보수를 실시하는 것이 필요하며, 신축이음 본체 고무재 마모로 인한 누수부위는 하부구조의 열화를 발생시키고 있어 교체가 시행되었다. 그 외 발생한 일반적인 손상에 대해서는 진전여부의 주의관찰을 실시하여 교량의 건전한 상태를 지속시키는 유지관리가 필요하다.	-

【표 2.16】검상교 점검 및 진단이력(계속)

번호	구 분	점검/ 진단기간	점검/ 진단기관	주요점검/진단결과	상태 등급
23	정기점검	2014.12	(주)아워브레인	정기점검 결과, 전반적으로 교량의 안전성에 문제가 없는 양호한 상태로 판단되나, 기발생된 주요 손상 중 바닥판 캔틸레버부 단면 손상은 일부 재손상과 신규 손상이 진전중으로 관찰되어 추가보수를 실시하는 것이 필요하며, 그 외 발생된 일반적인 손상에 대해서는 진전여부의 주의관찰 후 보수를 고려하는 효율적인 유지관리를 실시하는 것이 바람직하다.	-
24	정밀점검	2015.06	(주)동우기술단	정밀점검 결과 본 구조물은 보조부재에 경미한 결함이 발생하였으나, 기능 발휘에는 지장이 없으며 내구성 증진을 위하여 일부의 보수가 필요한 상태인 “B” 등급의 양호한 상태로 평가되었다. 금회 점검을 통해 기 점검에서 조사된 손상의 진전 및 보수상태, 신규손상 발생에 대한 조사를 실시한 결과 즉각적인 보수를 요하는 손상은 없는 것으로 확인 되었다. 조사된 손상 중 신축이음장치 수축여유량 부족구간, 교량받침 가동량 여유량 부족 구간에 대한 혹서기·혹한기시 집중적인 주의관찰이 요구되며, 특이사항 발생시 적절한 보수계획을 수립하여 보수를 실시한다면 교량의 기능을 계속적으로 발휘 할 수 있을 것으로 판단된다.	B
25	정기점검	2015.12	(주)동우기술단	정기점검결과 조사된 손상은 대부분이 기존에 발생된 것으로서 일부 손상은 보수가 실시되었으며 기존 손상의 진전은 미미한 상태이다. 발생된 일부 손상은 유지관리차원에서 보수가 필요하며 전반적인 교량의 안전성에 문제가 될 만한 손상은 조사되지 않았다. 이에 정기적인 점검을 통해 손상의 진전유무를 관찰하고 지속적인 유지관리를 실시하는 것이 바람직함	

【표 2.16】검상교 점검 및 진단이력(계속)

번호	구 분	점검/ 진단기간	점검/ 진단기관	주요점검/진단결과	상태 등급
26	정기점검	2016.06	(주)아워브레인	정기점검 결과, 대상시설물의 상태는 교량의 안전성을 저해할 만한 주요부재의 심각한 손상은 없는 상태로 판단된다. 주요 손상으로는 바닥판하면 균열 및 들뜸, 철근노출, 교량받침 받침콘크리트 들뜸, 하부구조 균열 등이 조사되었다. 기 발생된 손상은 이전 점검과 비교시 신축이음 본체 일부 교체가 시행된 구간이 확인되었으며, 그 외 진전은 미미한 상태이다. 기 발생된 손상은 유지관리차원에서 보수를 요하는 손상이 일부 발생된 상태이며, 주기적인 점검을 통해 손상의 진전유무 및 신규손상 발생에 대한 지속적인 유지관리가 필요하다.	-
27	정기점검	2016.12	(주)아워브레인	정기점검 결과, 대상시설물의 상태는 교량의 안전성을 저해할 만한 주요부재의 심각한 손상은 없는 상태로 판단된다. 기 실시된 점검이후 신축이음 본체 교체, 교대 균열보수가 시행되었으며, 주요 손상으로는 바닥판하면 균열 및 들뜸, 철근노출, 교량받침 볼트 탈락, 받침콘크리트 들뜸, 하부구조 균열 등이 조사되었다. 기 발생된 손상은 이전 점검과 비교시 일부 손상의 진전 및 신규손상이 발생되었으며, 시설물의 내구성 저하방지를 위한 보수가 필요한 상태이다. 또한, 주기적인 점검을 통한 지속적인 유지관리가 필요함	-
28	정밀점검	2017.06	(주)아워브레인	정밀점검 결과 본 구조물은 보조부재에 경미한 결함이 발생하였으나, 기능 발휘에는 지장이 없으며 내구성 증진을 위하여 일부의 보수가 필요한 상태인 “B”등급의 양호한 상태로 평가되었다. 기 실시된 점검이후 일부 부재에 발생된 손상에 대해 보수가 실시되었으나, 바닥판 종조인트부에 발생된 손상은 다소 진전된 것으로 조사되었다. 기 발생된 손상에 대해서는 시설물의 안전성 및 내구성 저하방지를 위한 보수가 필요하며, 그 외 손상에 대해서는 주기적인 점검을 통한 주의관찰을 실시한다. 특히, 논산방향 A2지점 교량받침의 신장여유량 부족에 대해서는 전단볼트 파손, 받침물탈 파손 등의 2차 손상이 발생된 바, 프리세팅 등의 조치를 실시하고, 혹서기시 가동상태에 대한 세심한 주의관찰을 실시하는 것이 바람직한 것으로 판단된다.	B
29	정기점검	2017.12	(주)아워브레인	정기점검 결과, 대상시설물의 상태는 교량의 안전성을 저해할 만한 주요부재의 심각한 손상은 없는 상태로 판단된다. 주요 손상으로는 바닥판하면 균열 및 들뜸, 거더 내외부 도장박리, 부식, 하부구조 균열 등이 조사되었다. 기 발생된 손상은 이전 점검과 비교시 진전은 미미한 상태이며, 주기적인 점검을 통한 지속적인 유지관리가 필요하다.	-

2.4 보수.보강 이력

일 자	내 용	물 량	비 고
06년 10월	교량받침 도장보수	-	A1-SH2 천안방향
09년 11월	방호벽 균열보수	L=3.5m / 6개소	S3-천안방향
	교량받침 재도장	16개소	A1-SH6
	거더내부 실링	L=12m / 28개소	S1-G4
10년 11월	배수시설 행거교체	27개소	S1~3-천안방향
	교량받침 재도장	6개소	P1, P2-양방향
12년 04월	신축이음 교체	L=11.5m (N.M.C JOINT 50)	A1-천안방향
	후타재 보수	-	A1, A2-논산방향
12년 08월	신축이음 교체	L=11.5m (FINGER JOINT 120)	A2-논산방향
13년 04월	신축이음 교체	L=11.5m (FINGER JOINT 130)	A2-천안방향
14년 04월	신축이음 교체	L=11.5m (N.M.C JOINT 50)	A1-논산방향
14년 07월	신축이음 교체	L=11.5m (FINGER JOINT 130)	A2-천안방향(하자)
14년 10월	신축이음 후타재 보수	-	A2-논산방향
15년 09월	신축이음 후타재 보수	-	A2-천안방향
15년 11월	신축이음 후타재 보수	-	A2-논산방향
16년 07월	신축이음 교체	L=11.5m (MS JOINT 50)	A2-논산방향
16년 09월	신축이음 부분교체	L=11.5m (MS JOINT 50)	A1-천안방향
		L=5.2m (FINGER JOINT 120)	A2-천안방향

2.5 시설물의 내진설계 여부

과업구간은 충청남도 공주시에 위치하고 있어 내진 1등급 지역에 해당하고 있으므로, 가속도계수 $A=0.14$ 로 교량형식에 관계없이 모든 구조물을 내진 1등급교로 설계하였다. 지진시 교량의 붕괴방지를 낙교방지와 교각의 안정을 최대 주안점으로 하였다. 점성스토퍼나 면진받침 등의 특수장비는 국내에 활성화되어 있지 않고 경제성 및 시공성 유지관리 등 관련문제가 많으므로 지진시 낙교를 확실하게 방지할 수 있도록 전단 KEY를 설치하였다. 경간구성에 따라 고정받침을 1개소나 2개소에 사용하여 수평력을 계산하였다. 상부구조로부터 고정받침이나 전단 KEY에 작용하는 수평력 산정과 수평력에 의한 교각 설계를 면밀히 하였다.

2.6 자료분석 결과요약

본 과업의 효과적인 용역 수행을 위하여 건설관련 자료와 유지관리 자료 등을 입수하였으며, 수집 자료를 검토한 결과 및 진단과업 진행방향은 다음과 같다.

【표 2.17】 자료분석 결과요약

구 분	수집 자료	자료분석 결과	진단과업 진행방향
건 설 관 련 자 료	◇ 호남고속도로 광주시우회도로(정안~논산간)건설공사 4공구 - 공사시방서 - 구조계산서 - 일반보고서 - 토질조사보고서 - 초기점검보고서	◇ 구조계산서 및 구조물도, 일반보고서는 설계당시 기준에 준하여 작성된 것으로 확인됨 ◇ 설계도면과 실측 제원 비교시 주요 부재에 대하여 전반적으로 동일 ◇ 점검시설의 경우 설치하는 것으로 제시되었으나 현재 미설치 된 것으로 검토됨	◇ 금회 점검시 내진성능 평가 항목 추가 분석 실시
유 지 관 리 자 료	◇ 정기점검 및 정밀점검 정밀안전진단 ◇ 보수·보강 이력	◇ 16년간 공용하면서 별다른 문제가 없는 양호한 상태 ◇ 일부 발생한 손상에 대하여 보수 필요 ◇ 보수 및 보강 이력은 관리 주체에 제공받아 검토됨	◇ 본 과업은 구조물 정밀안전진단이므로 외관조사망도의 정비 및 면밀한 외관조사 실시

제 3장 현장조사 및 시험

3.1 개 요

3.2 외관조사(천안방향)

3.3 외관조사(논산방향)

3.4 콘크리트 내구성조사

3.5 강재 내구성조사

3.6 현장조사 및 시험 결과요약

제 3장 현장조사 및 시험

3.1 개 요

검상교는 충청남도 공주시 봉정동(고속국도 25호선 순천기점 235.935km 지점)에 위치하고 있으며, 2002년 12월에 준공되어 약 16년 정도의 공용기간이 경과한 상태로서 백제큰길을 횡단하는 4차로 교량이다.

본 교량의 제원은 130.0m(40.0+50.0+40.0=130.0m), 총 폭 24.3m로서, 상부구조가 3경간 연속 Steel Box Girder 형식으로 구성되며, 바닥판은 데크플레이트로 시공되었다. 하부구조의 교대는 역T형, 교각은 라멘식 구조이고 기초의 경우 교대는 직접기초, 교각은 직접기초, 말뚝기초로 시공되었다.

본 시설물에 대한 외관조사는 대상교량의 물리적, 기능적 결함을 발견하고 안전성을 판단함을 목적으로 교량부재 전체에 대하여 가능한 한 근접한 상태에서 육안조사를 실시함을 원칙으로 하였다. 따라서, 사전 현장답사를 통해 주변 여건을 파악하여 현장 접근에 필요한 접근방법 및 장비 동원과 그에 따른 일정계획을 수립하고, 기초자료의 수집 및 분석을 통한 주요 손상을 파악하는 등의 사전검토를 통하여 주요 손상을 파악한 후 『안전점검 및 정밀안전진단 세부지침_교량편(2017.01, 국토교통부/한국시설안전공단)』의 실시요령에 따라 시설물에 내재되어 있는 위험요인이나 시설물의 기능 및 성능 저하, 상태 등을 신속·정확하게 검사·평가하는 데 주안점을 두고 외관조사 방향을 결정하였다.

본 교량의 외관조사는 고소작업차를 이용하여 조사하였으며 백제큰길을 횡단하는 S2경간은 망원경을 이용한 외관조사를 실시하였다.

본 장에서는 외관조사 결과 확인된 결함과 손상 상태에 대하여 교량의 구성 부재별로 사진을 첨부하여 설명하고 발생 원인을 분석하여 보수·보강 및 유지관리 방안을 마련하는 데 참고할 수 있도록 하였으며, 전체 부재에 대한 외관조사망도를 작성하여 향후 교량의 점검 및 유지관리시 효율적으로 활용할 수 있도록 하였다.

검상교의 조사 방법은 교각 하부 도보를 통한 1차 외관조사 실시 후 접근장비를 이용한 2차 조사를 실시하였으며, 도보를 통한 3차 조사(이동량 측정)를 실시 하였다. 접근장비는 고소작업차를 이용하여 최대한 접근 후 조사를 실시하였다.

【표 3.1】 각 부재 별 조사방법 및 기간

구분	경간	조사방법	조사기간	비고
1차 조사	S1~S3	도보	2017.11.13. ~ 11.24	
2차 조사	S1~S3	고소작업차, 망원경	2017.11.27. ~ 12.01	
3차 조사	S1~S3	도보	2018.03.26. ~ 03.30	



교통통제 후 교면포장, 난간 및 울타리 조사



망원경을 이용한 외관조사



고소작업차를 이용한 외관조사



고소작업차를 이용한 외관조사

【사진 3.1】 검상교 장비접근 현황

3.2 외관조사(천안방향)

3.2.1 상부구조

가. 바닥판

검상교의 바닥판은 철근콘크리트 구조로서 거더와 거더사이 바닥판은 데크플레이트로 시공되었으며, 외관조사는 근접장비(고소점검차 및 망원경)를 이용하여 실시하였다.



【사진 3.2】 바닥판 전경

1) 외관조사 결과

- 바닥판 하면에 대한 외관조사 결과 내측인 거더와 거더 사이는 데크플레이트로 시공되어있으며, 부식, 백태 등의 손상이 없는 비교적 양호한 상태이다. 반면 교량 외측인 캔틸레버 구간에서 폭 0.3mm 내·외의 균열과 백태, 콘크리트 박리 및 박락 등의 손상이 발생한 상태이다.
- 교량의 외측(곡선반경 외측)의 캔틸레버에 물끊기 불량에 의한 누수흔적이 전경간에 걸쳐 발생한 것으로 조사되었으며, 그로 인한 콘크리트 들뜸 및 박락, 박리 등의 손상이 국부적으로 발생한 상태이다.

【표 3.2】바닥판하면 외관조사 결과

구 분	균열(m/개소)		들뜸/박락 (㎡/개소)	백태 (㎡/개소)	박리 (㎡/개소)	비고
	0.3mm미만	0.3mm이상				
S1	5.5 / 11	6.0 / 1	3.0 / 4	0.15 / 1	-	
S2	1.5 / 3	10.0 / 1	5.0 / 1	1.0 / 2	-	
S3	2.0 / 4	25.0 / 1	0.6 / 1	0.48 / 1	0.3 / 1	
합 계	9.0 / 18	41.0 / 3	8.6 / 6	1.63 / 4	0.3 / 1	

	
S1 캔틸레버 폭0.3mm미만 균열	S1 캔틸레버 콘크리트 박리/박락
	
S3 캔틸레버 백태	S3 캔틸레버 콘크리트 들뜸

【사진 3.3】바닥판 손상현황

	
S3 캔틸레버 폭0.3mm이상 균열	S3 캔틸레버 폭0.3mm이상 균열

【사진 3.3】 바닥판 손상현황(계속)

2) 기 점검결과와의 비교·분석

금회 진단은 준공 후 실시하는 15년차 정밀안전진단으로서 전차 점검에 비해 균열 및 콘크리트 박리 손상이 추가 발생하였으며, 일부 백태 손상은 보수를 실시한 것으로 조사되었다. 바닥판하면에 발생한 손상들에 대해서는 금회 실시한 결과를 토대로 향후 유지관리 하는 것이 바람직하다.

【표 3.3】 바닥판하면 기 점검결과 비교

손상내용		손상물량		손상물량 비 교	비 고
		2017년 12월 정기점검 (개소 / 물량)	2018년 정밀안전진단 (개소 / 물량)		
균열	폭 0.3mm미만	7ea / 3.5m	18ea / 9.0m	↑ 5.5	물량변동
	폭 0.3mm이상	3ea / 41.0m	3ea / 41.0m	- -	변동없음
들뜸/박락		6ea / 8.6㎡	6ea / 8.6㎡	- -	변동없음
백태		4ea / 3.0㎡	4ea / 1.63㎡	↓ 1.37	물량변동
박리		- / -	1ea / 0.3㎡	↑ 0.3	신규손상

3) 주요손상 발생원인 분석 및 검토의견

- 조사된 균열은 대부분 균열 폭 0.1~0.2mm로 깊이가 얇은 표면균열 형태를 띠고 있고, 균열의 형상, 방향성, 발생위치 등을 고려해 볼 때 시공초기 건조수축에 의해 발생한 것으로 판단된다. 일부 국부적으로 발생된 폭 0.3mm이상 균열의 경우 내구성 확보 차원의 주입보수 등의 유지관리가 요구되며, 폭 0.1~0.2mm 균열은 내구성 유지 및 손상 진전 방지 차원의 표면보수를 실시하는 것이 바람직하다.
- 캔틸레버에 발생한 콘크리트 박리 및 박락, 들뜸 손상은 장기공용에 따른 노후화, 외부 환경 등 여러 가지 복합적인 요인들이 작용하여 발생한 것으로 판단되며, 부재의 내구성 확보차원의 단면보수 등의 조치를 취하는 것이 바람직하다.
- 기 발생된 균열, 백태 등 손상들에 대하여, 주기적인 점검을 통한 손상의 진전여부 확인 및 손상의 진전시 표면처리, 단면보수 등 유지관리가 필요하다.

나. 강박스 거더

검상교(천안,논산)의 주부재인 Steel Box Girder는 방향별 2개의 거더로 5.15m의 간격으로 병렬로 설치되어 있으며, 각각의 거더는 폭(B)2.5m×높이(H)2.5m이고 거더와 거더 사이에는 가로보 및 세로보가 위치하며 내부에는 격벽이 시공되어 있다.

강박스 거더는 강재로 구성된 모재와 부재들이 용접과 볼트로 접합되어 형성된 구조로서 이에 대한 구조적 특성과 제반이력들을 숙지하고 현장조사에 임하는 것이 중요하다. 이에 교량의 기능유지와 내구성에 문제가 될 만한 결함, 손상, 열화 등을 면밀하게 조사하였다.

외관조사는 강박스 거더 외부에 대해서는 바닥판과 동일한 방법으로, 내부에 대해서는 도보에 의해 조사를 실시하였다.



【사진 3.4】 강박스 거더 전경

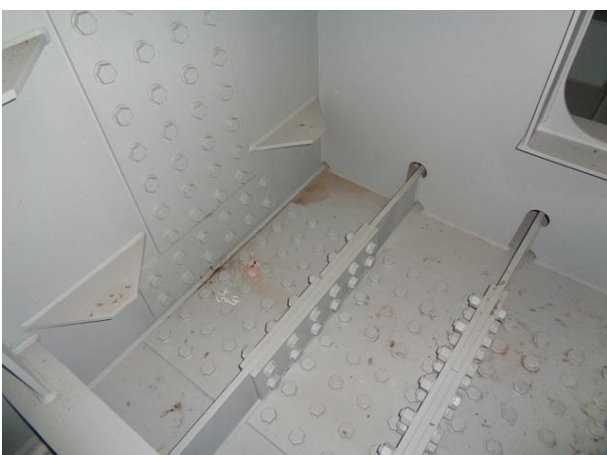
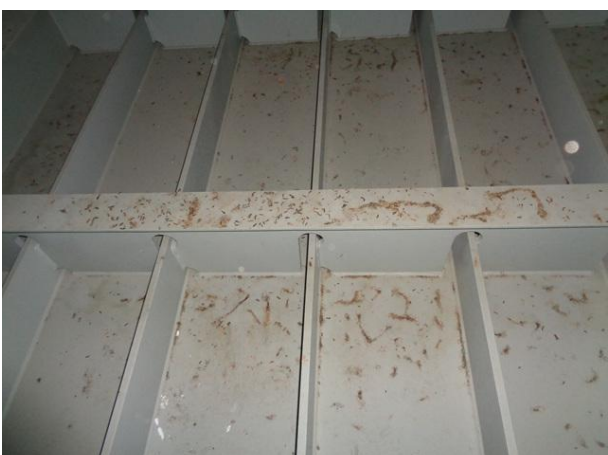
1) 강박스 거더 내부

① 외관조사 결과

강박스 거더 내부에 대한 외관조사 결과 부식, 이물질 퇴적, 우수유입 등의 손상이 조사되었다.

【표 3.4】 강박스 거더 내부 외관조사 결과

구 분	이물질퇴적 (㎡/개소)	부식 (㎡/개소)	우수유입 흔적 (㎡/개소)	누수 흔적 (㎡/개소)	비고
S1	25.86 / 11	0.1 / 6	-	-	
S2	12.64 / 8	-	0.1 / 1	0.1 / 1	
S3	0.6 / 1	-	0.1 / 1	-	
합 계	39.1 / 20	0.1 / 6	0.2 / 2	0.1 / 1	

	
강박스 거더 내부 S1 G1 부식	강박스 거더 내부 S1 G2 이물질 퇴적
	
강박스 거더 내부 S2 G1 우수유입 흔적	강박스 거더 내부 S3 G2 이물질 퇴적

【사진 3.5】 강박스 거더 내부 손상현황

② 기 점검결과와의 비교·분석

금회 진단은 준공 후 실시하는 15년차 정밀안전진단으로서 기 점검 이후 추가 발생한 손상은 없는 것으로 확인되었다. 거더 내부에 발생한 손상들에 대해서는 금회 실시한 결과를 토대로 향후 유지관리 하는 것이 바람직하다.

【표 3.5】강박스 거더 내부 기 점검결과 비교

손상내용	손상물량		손상물량 비 고	비 고
	2017년 12월 정기점검 (개소 / 물량)	2018년 정밀안전진단 (개소 / 물량)		
이물질 퇴적	20ea / 39.1㎡	20ea / 39.1㎡	- -	변동없음
부식	6ea / 0.1㎡	6ea / 0.1㎡	- -	변동없음
우수유입흔적	2ea / 0.2㎡	2ea / 0.2㎡	- -	변동없음
누수흔적	1ea / 0.1㎡	1ea / 0.1㎡	- -	변동없음

③ 주요손상 발생원인 분석 및 검토의견

- 검상교의 거더 내부에 발생한 부식은 장기공용으로 인한 열화 및 Splice 틈으로 유입된 우수로 인해 발생한 손상으로 구조물의 내구성 증진을 위한 채도장 등의 조치가 필요할 것으로 판단된다.
- Splice 부의 경우 전반적으로 양호한 상태이나, 실링재 미시공으로 인해 Splice 틈으로 우수가 유입된 흔적이 발생한 상태이다. 거더 내부의 우수유입은 장기적으로 거더의 도장에 영향을 미쳐 부식 등의 손상을 발생시킬 수 있으므로 주의관찰 후 손상의 발생 시 우수유입 방지를 위한 실링재 마감을 실시하는 것이 바람직 할 것으로 판단된다.
- 기타 이물질퇴적 등은 청소 등 정비를 실시하는 것이 바람직 할 것이다.

2) 강박스 거더 외부

① 외관조사 결과

강박스 거더 외부에 대한 외관조사 결과 전반적으로 양호한 상태를 유지하고 있으나, 일부 국부적인 부식 및 녹물이 발생된 것으로 조사되었다.

【표 3.6】 강박스 거더 외부 외관조사 결과

구 분	녹물 (㎡/개소)	부식 (㎡/개소)	비고
S1	-	0.05 / 1	
S2	0.1 / 2	0.05 / 2	
S3	-	-	
합 계	0.1 / 2	0.1 / 3	

	
강박스 거더 외부 S1 G1 하부플랜지 부식	강박스 거더 외부 S2 G1 하부플랜지 부식
	
강박스 거더 외부 S2 G1 하부플랜지 부식	강박스 거더 외부 S2 G2 하부플랜지 부식

【사진 3.6】 강박스 거더 외부 손상현황

② 기 점검결과와의 비교·분석

금회 진단은 준공 후 실시하는 15년차 정밀안전진단으로서 기 점검 이후 추가 발생한 손상은 없는 것으로 조사되었다. 거더 외부에 발생한 손상들에 대해서는 금회 실시한 결과를 토대로 하여 향후 유지관리 하는 것이 바람직하다.

【표 3.7】 강박스 거더 외부 기 점검결과 비교

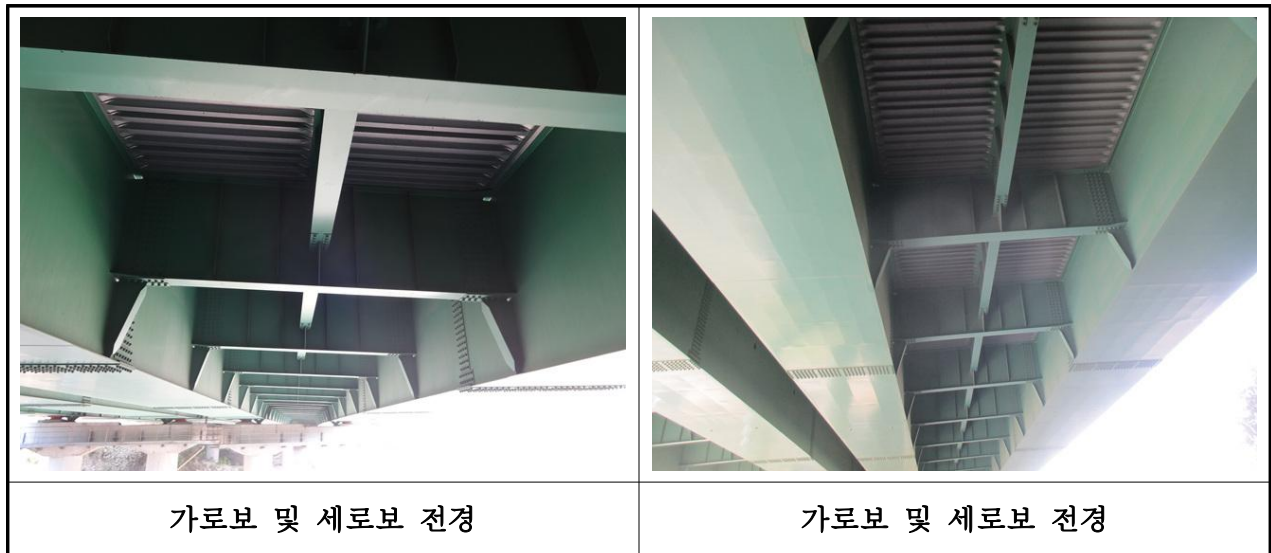
손상내용	손상물량		손상물량 비 교	비 고
	2017년 12월 정기점검 (개소 / 물량)	2018년 정밀안전진단 (개소 / 물량)		
녹물	2ea / 0.1m ²	2ea / 0.1m ²	- -	변동없음
부식	3ea / 0.1m ²	3ea / 0.1m ²	- -	변동없음

③ 주요손상 발생원인 분석 및 검토의견

- 거더 외부에 발생한 부식은 시공당시 먼지, 녹 등 도장 전처리 미흡에 의해 도장이 박리됨에 따라 부식으로 진전된 것으로서 재도장이 필요한 상태이다.
- 일부구간에서 발생한 녹물의 경우 공용기간 증가 및 우수유입에 의해 발생한 손상으로 판단되며, 구조물의 안전성에 영향을 미치지 않는 손상이므로 주의관찰 후 손상의 진전시 적절한 조치를 취하는 것이 바람직 할 것으로 판단된다.

다. 가로보 및 세로보

본 교량의 가로보는 5.0m의 간격을 유지하고 있으며, 외관조사는 강박스 거더 외부와 동일한 방법으로 외관조사를 실시하였다.



【사진 3.7】 가로보 및 세로보 전경

1) 외관조사 결과

가로보 및 세로보 조사결과 전반적으로 양호한 상태이다. 다만 일부 구간에서 국부적 도장박리가 조사되었다.

【표 3.8】 가로보 및 세로보 외관조사 결과

구 분	도장 박리 (㎡/개소)	비고
S1	-	
S2	-	
S3	0.1 / 1	
합 계	0.1 / 1	

2) 기 점검결과와의 비교·분석

금회 진단은 준공 후 실시하는 15년차 정밀안전진단으로서 전차 점검 이후 추가 발생한 손상은 없는 것으로 조사되었다. 가로보에 발생한 손상들에 대해서는 금회 실시한 결과를 토대로 향후 유지관리 하는 것이 바람직하다.

【표 3.9】가로보 및 세로보 기 점검결과 비교

손상내용	손상물량		손상물량 비 교	비 고
	2017년 12월 정기점검 (개소 / 물량)	2018년 정밀안전진단 (개소 / 물량)		
도장박리	1ea / 0.1m ²	1ea / 0.1m ²	- -	변동없음

3) 주요손상 발생원인 분석 및 검토의견

가로보 및 세로보에 발생한 부식은 시공당시 먼지, 녹 등 도장 전처리 미흡에 의해 도장이 박리됨에 따라 부식으로 진전된 것으로서 재도장이 필요한 상태이다.

3.2.2 하부구조

가. 교대

검상교의 교대는 철근콘크리트 역 T형, 기초는 직접기초이며 교대에 대한 외관조사는 도 보조사로 근접하여 조사 실시하였다.



【사진 3.8】 교대 전경

1) 외관조사 결과

교대에 대한 외관조사 결과 폭 0.1~0.2mm 균열과 백태, 콘크리트 박리, 누수흔적 등이 조사되었다.

【표 3.10】 교대 외관조사 결과

구 분	균열(m/개소)	박리/들뜸 보수부 박리 (㎡/개소)	채수/누수흔적백태 (㎡/개소)	잡철부식 (㎡/개소)	비고
	0.3mm미만				
A1	7.1 / 6	1.8 / 2	3.25 / 3	0.1 / 1	
A2	-	0.5 / 1	5.0 / 4	-	
합 계	7.1 / 6	2.3 / 3	8.25 / 7	0.1 / 1	

	
교대 A1 균열 (폭0.3mm미만)	교대 A1 백태
	
교대 A1 박리	교대 A2 누수흔적/백태

【사진 3.9】 교대 손상현황

2) 기 점검결과와의 비교·분석

금회 진단은 준공 후 실시하는 15년차 정밀안전진단으로서 전차 점검과 비교시 변동사항은 없는 것으로 조사되었으며, 발생한 손상들에 대해서는 금회 실시한 결과를 토대로 향후 유지관리 하는 것이 바람직하다.

【표 3.11】교대 기 점검결과 비교

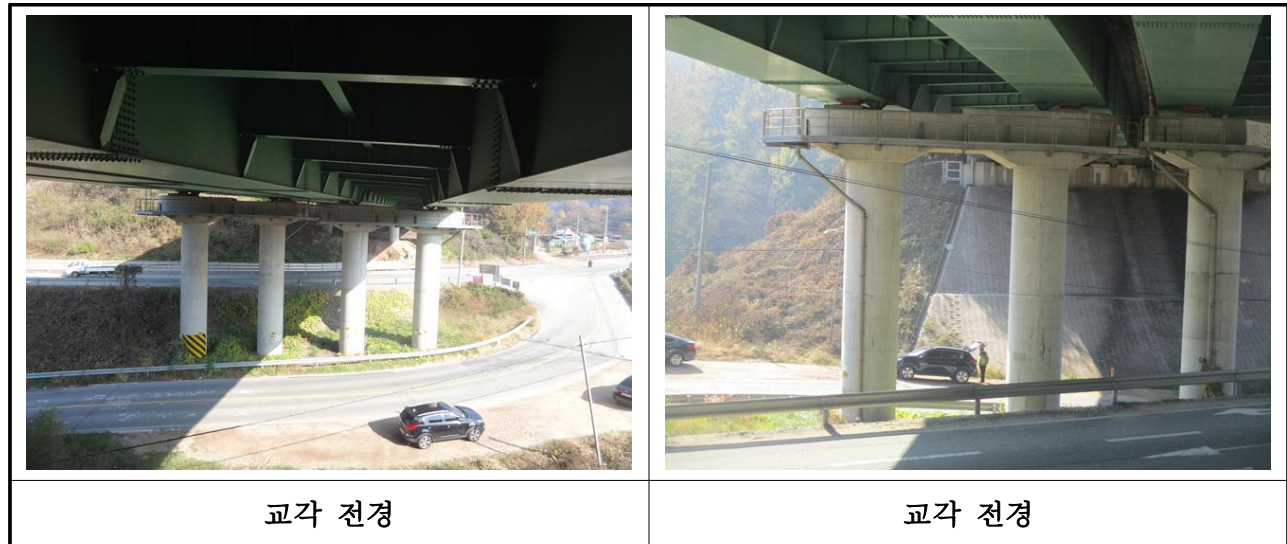
손상내용	손상물량		손상물량 비 교	비 고
	2017년 12월 정기점검 (개소 / 물량)	2018년 정밀안전진단 (개소 / 물량)		
균열(폭 0.3mm미만)	6ea / 7.1m	6ea / 7.1m	- -	변동없음
백태	5ea / 1.84m ²	5ea / 1.84m ²	- -	변동없음
누수흔적	5ea / 5.5m ²	5ea / 5.5m ²	- -	변동없음
잡철부식	1ea / 0.1m ²	1ea / 0.1m ²	- -	변동없음
보수부 박리	1ea / 1.5m ²	1ea / 1.5m ²	- -	변동없음
들뜸	1ea / 0.3m ²	1ea / 0.3m ²	- -	변동없음
박리	1ea / 0.5m ²	1ea / 0.5m ²	- -	변동없음
누수흔적 및 백태	1ea / 0.8m ²	1ea / 0.8m ²	- -	변동없음
체수	1ea / 2.0m ²	1ea / 2.0m ²	- -	변동없음

3) 주요손상 발생원인 분석 및 검토의견

- 교대에서 조사된 수직균열은 균열의 형상, 방향성, 발생위치 등을 고려해 볼 때 시공초기 건조수축에 의해 발생한 것으로 판단되며 구조물의 내구성 증진 및 손상의 진전 방지를 위한 표면보수 등의 조치가 필요할 것으로 판단된다.
- 누수흔적의 경우 신축이음 하부로 유입된 우수에 의한 것으로서 주의관찰 후 손상의 진전시 적절한 조치를 취하는 것이 바람직하다.
- 콘크리트 박리 및 들뜸 등의 손상은 장기공용에 따른 노후화, 외부 환경, 철근부식에 의한 콘크리트 팽창 등 여러 가지 복합적인 요인들이 작용하여 발생한 것으로 판단되며, 부재의 내구성 확보차원의 단면보수 등 적절한 조치가 요구된다.

나. 교각

검상교의 교각은 라멘식, 기초는 직접기초, 말뚝기초로 시공되어 있으며, 외관조사는 점검로를 이용한 도보 및 교량점검차를 이용하여 근접조사를 실시하였다.



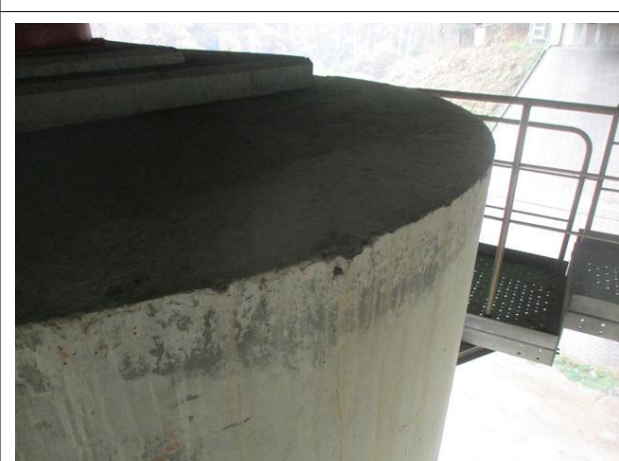
【사진 3.10】 교각 전경

1) 외관조사 결과

교각에 발생한 주요 손상으로 폭 0.3mm 미만 균열과 국부 파손이 조사되었다.

【표 3.12】 교각 외관조사 결과

구 분	균열(m/개소)	파손 (㎡/개소)	비고
	0.3mm미만		
P1	6.3 / 8	-	
P2	19.1 / 17	0.1 / 1	
합 계	25.4 / 25	0.1 / 1	

	
교각 P1 기둥부 균열 (폭0.3mm미만)	교각 P2 기둥부 균열 (폭0.3mm미만)
	
교각 P2 코핑부 균열 (폭0.3mm미만)	교각 P2 코핑부 균열 (폭0.3mm미만)
	
교각 P2 코핑부 균열 (폭0.3mm미만)	교각 P2 코핑부 파손

【사진 3.11】 교각 손상현황

2) 기 점검결과와의 비교·분석

금회 진단은 준공 후 실시하는 15년차 정밀안전진단으로서 전차 점검과 비교시 변동사항은 없는 것으로 조사되었으며, 발생한 손상들에 대해서는 금회 실시한 결과를 토대로 향후 유지관리 하는 것이 바람직하다.

【표 3.13】교각 기 점검결과 비교

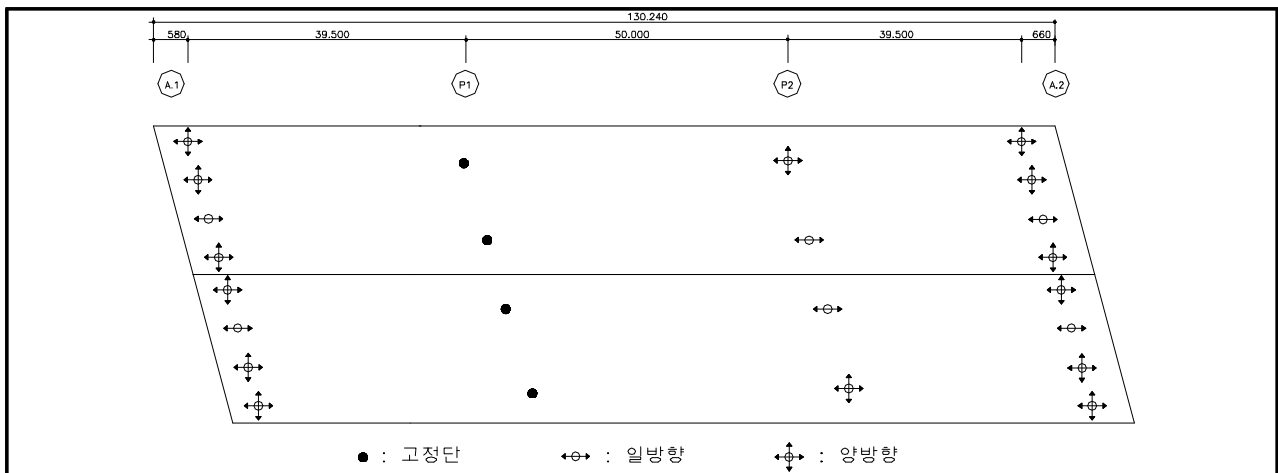
손상내용	손상물량		손상물량 비 교	비 고
	2017년 12월 정기점검 (개소 / 물량)	2018년 정밀안전진단 (개소 / 물량)		
균열(폭 0.3mm미만)	25ea / 25.4m	25ea / 25.4m	- -	변동없음
파손	1ea / 0.1㎡	1ea / 0.1㎡	- -	변동없음

3) 주요손상 발생원인 분석 및 검토의견

- 교각에서 조사된 균열은 균열의 형상, 방향성, 발생위치 등을 고려해 볼 때 시공초기 건조수축이 주된 원인으로 판단되며, 구조물의 안전성에 직접적인 영향을 미치지 않으나 내구성 유지 및 손상진전 방지를 위하여 표면보수를 실시하는 것이 바람직하다.
- 외부충격에 의한 국부 파손은 내구성에 별다른 영향을 미치지 않으나 손상진전 방지 및 내구성 유지를 위하여 보수를 실시하는 것이 바람직하다.

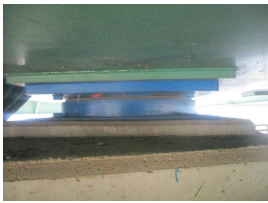
3.2.3 교량받침

본 교량의 교량받침은 포트받침(Pot Bearing)이며 낙교방지장치로 이동제한장치(전단키)가 교각의 교량받침 내측으로 설치되어 있다. 각 교량별로 2개의 고정단 받침, 3개소의 교축 일방향 받침 및 7개소의 양방향 받침으로 설치되어 있다. 교량받침은 상부구조에 작용하는 하중을 하부에 전달하는 기능을 수행하는 부재로서 상부 온도변화에 따른 거동, 상부 활하중에 의한 변위에 대한 흡수, 저항하는 부재로 온도변화, 활하중에 의한 신축기능 여부뿐만 아니라 표면부식, 받침콘크리트 손상여부 등을 점검하여야 한다.



【그림 3.1】 교량받침 배치도

【표 3.14】 교량받침 현황

가동방향	현황사진	용량(ton)		가동량(mm)	설치개소
일방향 (교축방향)		교대	250.0	±70.0	3
		교각	800.0	±70.0	
양방향		교대	250.0	±70.0	7
		교각	800.0	±70.0	
고정단		교각	800.0	-	2

가. 외관조사 결과

- 교량 받침장치는 상부구조에서 발생된 하중을 하부구조로 전달하고 상부구조의 신축 및 회전에 능동적으로 대응하는 부재로서 본 조사에서는 과반력 및 반반력 발생 여부, 온도변화 및 활하중에 의한 신축거동 여부 뿐만 아니라 강재 부식, 콘크리트 손상 여부 등 내구성, 기능성, 사용성 등에 대한 현장조사를 시행하였다.
- 받침장치 조사 결과, 받침콘크리트 균열 및 들뜸, 플레이트 부식, 도장박리, 고무재 밀림 및 탈락 등이 조사되었다.
- 한편, 1차 조사시 이동여유량 부족이 확인된 A2 받침장치에 대해서는 전개소(4개소)에 대해 프레셋팅을 실시하여 여유량이 확보된 것으로 2차 조사시 확인되었으며, 자세한 내용은 “마. 교량받침 신축거동상태 검토” 편에 서술하였다.

【표 3.15】 교량받침 외관조사 결과

구 분	받침콘크리트 균열 (m/개소)	받침콘크리트 들뜸 (㎡/개소)	플레이트 부식/도장박리 (㎡/개소)	고무재 밀림 (m/개소)	고무재 탈락 (ea/개소)	비고
A1	-	0.1 / 1	0.25 / 1	-	-	
P1	0.6 / 2	-	-	-	-	
P2	0.2 / 1	-	0.55 / 2	1.0 / 2	-	
A2	-	-	-	-	2 / 2	
합 계	0.8 / 3	0.1 / 1	0.8 / 3	1.0 / 2	2 / 2	

	
교량받침 P2 SH1 받침콘크리트 균열	교량받침 P2 SH1 고무재 밀림
	
교량받침 P2 SH2 도장박락	교량받침 A2 SH1 고무재 탈락
	
교량받침 A2 SH1 프리셋팅 전 현황 (2017.11월)	교량받침 A2 SH1 프리셋팅 후 현황 (2018.03월)

【사진 3.12】 교량받침 손상현황

	
교량받침 A2 SH2 프리셋팅 전 현황 (2017.11월)	교량받침 A2 SH2 프리셋팅 후 현황 (2018.03월)
	
교량받침 A2 SH3 프리셋팅 전 현황 (2017.11월)	교량받침 A2 SH3 프리셋팅 후 현황 (2018.03월)
	
교량받침 A2 SH4 프리셋팅 전 현황 (2017.11월)	교량받침 A2 SH4 프리셋팅 후 현황 (2018.03월)

【사진 3.12】 교량받침 손상현황(계속)

나. 기 점검결과와의 비교·분석

금회 진단은 준공 후 실시하는 15년차 정밀안전진단으로서 전차 점검에 비해 받침콘크리트 들뜸, 플레이트 도장박리 등의 손상이 추가 발생한 것으로 확인되었다. 교량받침에 발생한 손상들에 대해서는 금회 실시한 결과를 토대로 향후 유지관리 하는 것이 바람직하다.

【표 3.16】교량받침 기 점검결과 비교

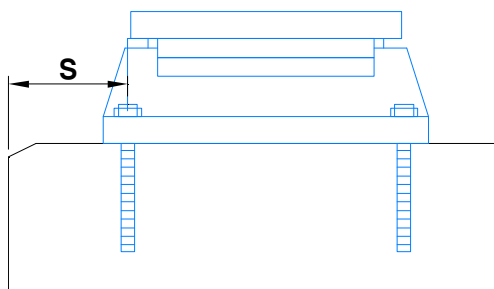
손상내용	손상물량		손상물량 비 교	비 고
	2017년 12월 정기점검 (개소 / 물량)	2018년 정밀안전진단 (개소 / 물량)		
받침콘크리트 균열	5ea / 1.0m	3ea / 0.8m	↓ 0.2	물량변동
받침콘크리트 들뜸	- - -	1ea / 0.1㎡	↑ 0.1	신규손상
플레이트 부식	1ea / 0.3㎡	1ea / 0.3㎡	- -	변동없음
플레이트 도장박리	- - -	2ea / 0.5㎡	↑ 0.5	신규손상
고무재 밀림	- - -	2ea / 1.0m	↑ 1.0	신규손상
고무재 탈락	1ea / 1ea	2ea / 2ea	↑ 1.0	물량변동

다. 주요손상 발생원인 분석 및 검토의견

- 받침콘크리트에 발생한 균열은 초기 건조수축 균열로 추정되며, 손상의 진전 및 확대시 주입보수, 표면처리 등의 유지관리가 요구된다.
- 플레이트부식 및 도장손상은 장기공용에 따른 노후화, 외부환경, 우수유입 등의 원인으로 인하여 발생한 것으로 판단되며, 내구성 확보를 위한 재도장 등 조치가 요구된다.
- 받침콘크리트 들뜸은 시공 미흡에 의한 것으로 추정되며, 손상의 진전 방지를 위한 단면보수 등의 조치를 취하는 것이 바람직하다.

라. 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.



< 포트받침 >

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

【그림 3.2】 도로교설계기준 연단거리 산출방법

1) 연단거리 산출

- 거더 경간길이(L=40.0m) : $200+5 \times 40.0 = 400.0(\text{mm})$
- 거더 경간길이(L=50.0m) : $200+5 \times 50.0 = 450.0(\text{mm})$

2) 연단거리 측정 결과

- 연단거리 측정 결과, 실측 연단거리가 계산 연단거리를 상회하고 있는 것으로 측정되어 시방규정을 만족하고 있는 것으로 검토되었다.



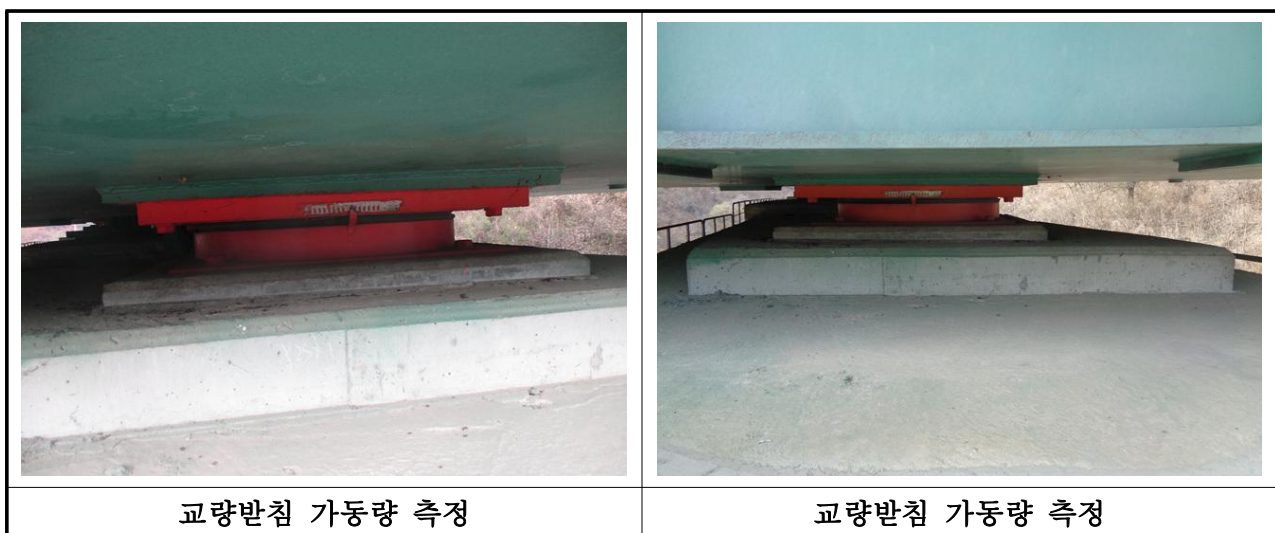
(연단거리 측정)

【표 3.17】연단거리 측정 결과

구 분		계산 연단거리 (mm)	실측 연단거리(mm)				검토 결과
			Sh1	Sh2	Sh3	Sh4	
A1		400.0	610	650	650	660	O.K
P1	A1측		930	940	-	-	O.K
	A2측	450.0	960	960	-	-	O.K
P2	A1측		980	980	-	-	O.K
	A2측		950	960	-	-	O.K
A2		400.0	550	550	560	560	O.K

마. 교량받침 신축거동상태 검토

- 교량받침은 포트받침으로 현재 여유량을 실측함으로써 온도 변화와 활하중에 의한 거더의 처짐에 따른 신축시 이동량 부족으로 인한 받침의 기능 저하 여부를 검토하고자 하였다.
- 교량받침의 이동량은 2회(1차:4.5℃(2017.11.15), 2차:13.7℃(2018.03.28))에 걸쳐 측정하였으며, 온도는 기상청 일평균 온도를 적용하였다.



【사진 3.13】교량받침 가동량 측정 전경

1) 온도변화에 따른 가동상태 검토

- 온도 변화에 따른 변동량 측정결과 이론 변동량과 유사한 것으로 나타나 전반적으로 양호한 거동상태를 보이고 있는 것으로 평가되었다.

【표 3.18】교량받침 가동상태 검토결과

구 분		실측 이동량(mm)		변동량(mm)		비 고
		1차	2차	실측치	이론치	
A1	Sh1	25 (A1)	15 (A1)	10	4.4	
	Sh2	25 (A1)	15 (A1)	10		
	Sh3	25 (A1)	25 (A1)	0		
	Sh4	25 (A1)	25 (A1)	0		
P1	고정단					
P2	Sh1	10 (A2)	15 (A2)	5	5.5	
	Sh2	10 (A2)	15 (A2)	5		
A2	Sh1	35 (A2)	10 (A2)	25	9.9	
	Sh2	35 (A2)	20 (A2)	15		
	Sh3	35 (A2)	25 (A2)	10		
	Sh4	35 (A2)	25 (A2)	10		

2) 설계기준온도(-10℃ ~ 40℃(보통지방))에 따른 여유량 검토

- 교량받침의 이동량을 검토한 결과, 전 개소에서 충분한 가동여유량을 확보하고 있는 것으로 평가되었다.

【표 3.19】교량받침 이동량 산정

구 분	온도변화 (ΔT , °C)		선팅창 계수 (α)	신축 거더길이 (L, m)	온도 변화에 의한 이동량(mm)		거더의 처짐에 의한 이동량 (mm)	최대 받침 이동량(mm)	
	동절기	하절기			동절기	하절기		동절기 (최대 수축시)	하절기 (최대 신장시)
A1	23.7	26.3	1.2×10^{-5}	40	11.4	12.6	-	11.4	12.6
P1	고 정 단								
P2	23.7	26.3	1.2×10^{-5}	50	14.2	15.8	-	14.2	15.8
A2	23.7	26.3	1.2×10^{-5}	90	25.6	28.4	-	25.6	28.4

1) 조사당시 온도 : 13.7℃(조사일 : 2018년 03월 28일, 기상청 일평균 온도)

2) 검토온도 : -10℃ ~ 40℃(보통지방)

【표 3.20】교량받침 이동량(설계기준 온도) 검토결과

구 분		점점당시 실측이동량(mm)	최대 받침 이동량(mm)		실측 받침 가동여유량(mm)		받침용량 (mm)	검토 결과
			최대 수축 이동량	최대 신장 이동량	수축 여유량	신장 여유량		
A1	Sh1	15 (A1)	11.4	12.6	85.0	55.0	± 70	O.K
	Sh2	15 (A1)			85.0	55.0	± 70	O.K
	Sh3	25 (A1)			95.0	45.0	± 70	O.K
	Sh4	25 (A1)			95.0	45.0	± 70	O.K
P1		고정단						
P2	Sh1	15 (A2)	14.2	15.8	85.0	55.0	± 70	O.K
	Sh2	15 (A2)			85.0	55.0	± 70	O.K
A2	Sh1	10 (A2)	25.6	28.4	80.0	60.0	± 70	O.K
	Sh2	20 (A2)			90.0	50.0	± 70	O.K
	Sh3	25 (A2)			95.0	45.0	± 70	O.K
	Sh4	25 (A2)			95.0	45.0	± 70	O.K

주) 판정 : 최대 받침 이동량 ≤ 실측 받침 가동여유량 ⇒ O.K

3) 기상청 통계자료에 따른 이동량 검토

- 진단주기를 감안하여 최근 10년간 천안시 기상관측소의 최저, 최대온도를 분석하여 이에 따른 교량받침의 가동여유량을 평가한 결과 전 개소에서 충분한 가동여유량을 확보하고 있는 것으로 평가되었다.

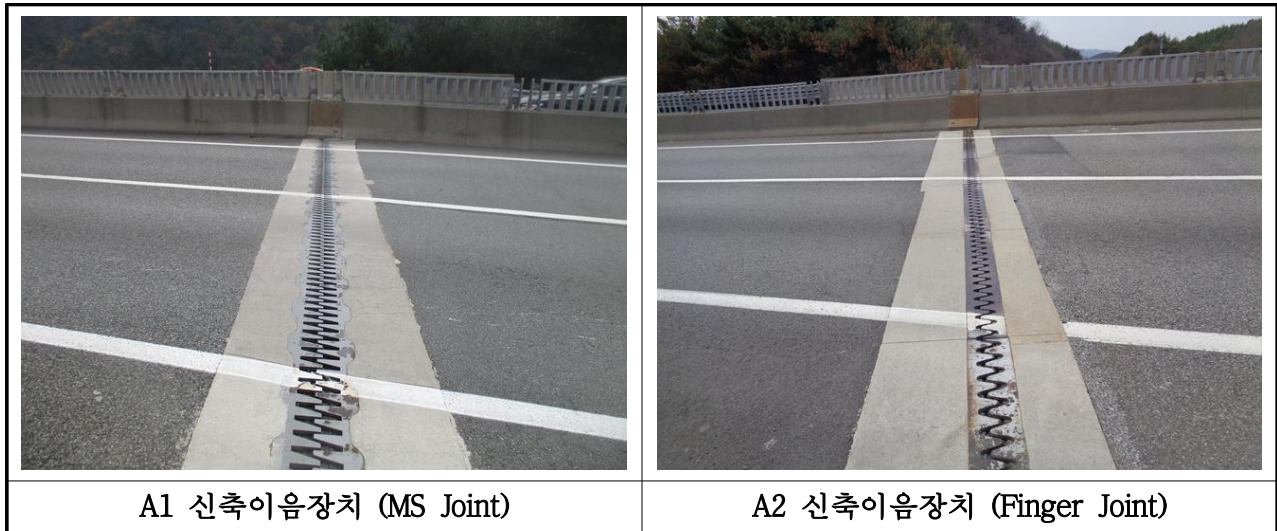
기상청 통계자료	• 최근 10년간 천안시 기상관측소 자료 참조 • 최근 10년간 최저기온 : -19.5℃(측정일시 : 2010년 1월 14일) • 최근 10년간 최고기온 : 36.4℃(측정일시 : 2012년 8월 6일)

【표 3.21】 교량받침 이동량(기상청 통계자료) 검토결과

구 분		점검당시 실측이동량(mm)	최대 받침 이동량(mm)		실측 받침 가동여유량(mm)		받침용량 (mm)	검토 결과
			최대 수축 이동량	최대 신장 이동량	수축 여유량	신장 여유량		
A1	Sh1	15 (A1)	15.9	10.8	85.0	55.0	± 70	O.K
	Sh2	15 (A1)			85.0	55.0	± 70	O.K
	Sh3	25 (A1)			95.0	45.0	± 70	O.K
	Sh4	25 (A1)			95.0	45.0	± 70	O.K
P1		고정단						
P2	Sh1	15 (A2)	19.9	13.6	85.0	55.0	± 70	O.K
	Sh2	15 (A2)			85.0	55.0	± 70	O.K
A2	Sh1	10 (A2)	35.8	24.5	80.0	60.0	± 70	O.K
	Sh2	20 (A2)			90.0	50.0	± 70	O.K
	Sh3	25 (A2)			95.0	45.0	± 70	O.K
	Sh4	25 (A2)			95.0	45.0	± 70	O.K

3.2.4 신축이음장치

신축이음장치는 교량받침과 연동되어 온도나 하중에 대한 상부구조의 신축거동을 수렴하는 중요 장치로서 본체와 후타재로 구분되며, A1은 MS Joint, A2는 Finger Joint형식으로 시공되어 있다.



【사진 3.14】 신축이음장치 전경

가. 외관조사 결과

신축이음장치의 외관조사 결과 본체 부식, 토사퇴적이 조사되었으며, 후타재의 경우 폭 0.3mm 미만 균열이 조사되었다.

【표 3.22】 신축이음장치 외관조사 결과

구 분	후타재균열 (m/개소)	본체 부식 (m/개소)	본체 토사퇴적 (m/개소)	비고
	0.3mm미만			
A1	0.6 / 3	-	-	
A2	1.4 / 6	2.0 / 2	1.0 / 1	
합 계	2.0 / 9	2.0 / 1	1.0 / 1	

	
신축이음 A1 후타재 균열	신축이음 A2 본체 이물질퇴적
	
신축이음 A2 본체 부식	신축이음 A2 후타재 균열
	
신축이음 A1 신축유간측정	신축이음 A2 신축유간측정

【사진 3.15】 신축이음장치 손상현황

나. 기 점검결과와의 비교·분석

금회 진단은 준공 후 실시하는 15년차 정밀안전진단으로서 전차 점검에 비해 후타재 균열 등 일부 손상이 추가 발생한 것으로 조사되었으며, 발생한 손상들에 대해서는 금회 실시한 결과를 토대로 향후 유지관리 하는 것이 바람직하다.

【표 3.23】 신축이음장치 기 점검결과 비교

손상내용		손상물량		손상물량 비 교	비 고
		2017년 12월 정기점검 (개소 / 물량)	2018년 정밀안전진단 (개소 / 물량)		
본체	부식	1ea / 1.0m	1ea / 2.0m	↑ 1.0	물량변동
	유간 토사퇴적	1ea / 1.0m	1ea / 1.0m	- -	변동없음
후타재	균열(폭 0.3mm미만)	7ea / 1.0m	9ea / 2.0m	↑ 1.0	물량변동

다. 주요손상 발생원인 분석 및 검토의견

- 신축이음장치 본체에 발생한 부식은 신축이음장치의 양측 끝단에 국한되어 발생하였으며, 이는 끝단에 퇴적된 이물질에 의하여 장기간 체수가 지속됨에 따라 발생한 것으로 판단된다.
- 부식 발생으로 인하여 본체의 거동에는 별다른 문제를 미치지 않는 상태이며, 손상의 진전방지 및 내구성 유지를 위하여 체수가 발생하지 않도록 주기적인 청소를 실시하는 것이 바람직하다.
- 후타재에 발생한 균열은 시공초기 건조수축, 공용 중 차량의 반복하중 및 충격에 의한 손상으로서 보수를 통한 내구성 유지가 바람직하다.

라. 신축이음 신축거동상태 검토

1) 온도변화에 따른 가동상태 검토

교량의 신축거동상태를 확인하기 위해 2회(1차:4.5℃(2017.11.15), 2차:13.7℃(2018.03.28))에 걸쳐 신축이음장치 상부, 바닥판, 거더에 대한 유간을 측정하였고, 이론 변동량과의 비교를 통해 신축거동상태를 검토하였다. 또한, 측정된 유간으로부터 최대 온도 상승시 신장량과 최저 온도 하강시 수축량을 계산하여 유간확보 여부를 검토하였다.



【사진 3.16】 신축이음 유간 측정방법

【표 3.24】 신축이음 유간 측정결과

측정위치	측 정 값(mm)						비 고
	신축이음장치(A)		바닥판(B)		거더(C)		
	1차	2차	1차	2차	1차	2차	
EXP.J1 (A1)	30	26	40	35	90	85	MS Joint (No. 50)
EXP.J2 (A2)	50	40	105	100	145	140	Finger Joint (No. 120)

- 2017년 11월(4.5℃)과 2018년 03월(13.7℃)의 온도 변화에 따른 변동량 측정결과, EXP. J1(A1) EXP. J2(A2)의 가동상태는 이론 변동량과 유사한 것으로 나타났다.

【표 3.25】 신축이음장치 및 바닥판 단부 가동상태 검토결과

측정위치		측정유간(mm)		변동량(mm)		비 고
		1차	2차	실측치	이론치	
EXP.J1(A1)	신축이음장치	30	26	4.0	4.4	
	바닥판	40	35	5.0		
	거더	90	85	5.0		
EXP.J2(A2)	신축이음장치	50	40	10.0	9.9	
	바닥판	105	100	5.0		
	거더	145	140	5.0		

2) 설계기준온도(-10℃ ~ 40℃(보통지방))에 따른 여유량 검토

- 신축이음 유간을 각각 측정한 결과, A1, A2측 모두 신축 및 수축에 대한 여유량을 확보하고 있는 것으로 검토 되었다.

【표 3.26】 신축이음 신축이동량(설계기준 온도) 산정

구 분	온도변화 (ΔT , ℃)		선팅창 계수 (α)	신축 거더 길이 (L, m)	온도 변화에 의한 이동량(mm)		거더의 처짐에 의한 이동량 (mm)	계산 이동량(mm)	
	동절기	하절기			동절기	하절기		동절기 (최대 수축시)	하절기 (최대 신장시)
EXP.J1(A1)	14.5	35.5	1.2×10^{-5}	40	7.0	17.0	-	7.0	17.0
EXP.J2(A2)	14.5	35.5	1.2×10^{-5}	90	15.7	38.3	-	15.7	38.3

- 1) 조사당시 온도 : 4.5℃(조사일 : 2017년 11월 15일, 기상청 일평균 온도)
- 2) 검토온도 : -10℃ ~ 40℃(보통지방)
- 3) 양측 모두 신축장 100m 미만이므로 거더 처짐에 의한 이동량을 고려하지 않았음

【표 3.27】 신축이음장치 및 바닥판 단부 가동여유량(설계기준 온도) 검토결과

구 분		계산 이동량(mm)		점검당시 실측유간 (mm) ③	허용량 (mm) ④	신축 여유량(mm)		검토 결과
		최대 수축시 ①	최대 신장시 ②			최대 수축시 ④-(①+③)	최대 신장시 ③-②	
EXP.J1 (A1)	신축이음장치	7.0	17.0	30	50	13.0	13.0	O.K
	거더 상부			40	50		23.0	O.K
	거더 하부			90	50		73.0	O.K
EXP.J2 (A2)	신축이음장치	15.7	38.3	50	120	54.3	11.7	O.K
	거더 상부			105	120		66.7	O.K
	거더 하부			145	120		106.7	O.K

 주) 판정 : $0.0\text{mm} \leq \text{신축 여유량} \leq \text{허용량} \Rightarrow \text{O.K}$

3) 기상청 통계자료에 따른 이동량 검토

- 진단주기를 감안하여 최근 10년간 천안시 기상관측소의 최저, 최대온도를 분석하여 이에 따른 교량받침의 가동여유량을 평가한 결과 A1, A2측 모두 신축 및 수축에 대한 여유량을 확보하고 있는 것으로 검토 되었다.

기상청 통계자료	· 최근 10년간 담양군 기상관측소 자료 참조 · 최근 10년간 최저기온 : -19.5℃(측정일시 : 2010년 1월 14일) · 최근 10년간 최고기온 : 36.4℃(측정일시 : 2012년 8월 6일)

【표 3.28】 신축이음장치 및 바닥판 단부 가동여유량(기상청 통계자료) 검토결과

구 분		계산 이동량(mm)		점검당시 실측유간 (mm) ③	허용량 (mm) ④	신축 여유량(mm)		검토 결과
		최대 수축시 ①	최대 신장시 ②			최대 수축시 ④-(①+③)	최대 신장시 ③-②	
EXP.J1 (A1)	신축이음장치	11.5	15.3	30	50	8.5	14.7	O.K
	거더 상부			40	50		24.7	O.K
	거더 하부			90	50		74.7	O.K
EXP.J2 (A2)	신축이음장치	25.9	34.4	50	120	44.1	15.6	O.K
	거더 상부			105	120		70.6	O.K
	거더 하부			145	120		110.6	O.K

주) 판정 : $0.0\text{mm} \leq \text{신축 여유량} \leq \text{허용량} \Rightarrow \text{O.K}$

3.2.5 교면포장

검상교는 각 편도 2차로(총 왕복 4차로)로 구성되어 있고 교면포장은 아스팔트 포장으로 T=80mm 두께로 설계되었으며, 외관조사는 도보를 이용하여 육안조사를 실시하였다.



【사진 3.17】 교면포장 전경

가. 외관조사 결과

본 교량의 교면포장에 대한 외관조사 결과 전반적으로 양호한 상태이나, 일부 구간 아스콘 균열, 이격, 파손이 발생된 것으로 조사되었다.

【표 3.29】 교면포장 외관조사 결과

구 분	아스콘 균열 (m/개소)	아스콘 이격 (m/개소)	아스콘 파손 (㎡/개소)	비고
S1	22.2 / 9	-	-	
S2	29.4 / 15	-	-	
S3	23.5 / 8	5.0 / 1	0.1 / 1	
합 계	75.1 / 32	5.0 / 1	0.1 / 1	

	
교면포장 S1 아스콘 균열	교면포장 S2 아스콘 균열
	
교면포장 S3 방호벽 접속부 이격	교면포장 S3 방호벽 접속부 이격

【사진 3.18】 교면포장 손상현황

나. 기 점검결과와의 비교·분석

금회 진단은 준공 후 실시하는 15년차 정밀안전진단으로서 전차 점검과 비교시 변동사항은 없는 것으로 조사되었으며, 발생한 손상들에 대해서는 금회 실시한 결과를 토대로 향후 유지관리 하는 것이 바람직하다.

【표 3.30】교면포장 기 점검결과 비교

손상내용	손상물량		손상물량 비 교	비 고
	2017년 12월 정기점검 (개소/물량)	2018년 정밀안전진단 (개소/물량)		
아스콘 균열	32ea / 75.1m	32ea / 75.1m	- -	변동없음
이격	1ea / 5.0m	1ea / 5.0m	- -	변동없음
파손	1ea / 0.1m ²	1ea / 0.1m ²	- -	변동없음

다. 주요손상 발생원인 분석 및 검토의견

- 본 교량의 교면포장에 발생한 아스콘 균열은 차량의 반복하중에 의해 발생한 것으로 판단되며 바닥판 및 방수층의 내구성 유지와 손상진전 방지를 위하여 손상의 진전시 아스콘 실링 등의 보수를 실시하는 것이 바람직하다.
- 발생한 아스콘 파손은 중차량의 반복하중으로 인한 손상으로 주행성에 영향이 경미하므로, 손상의 진전시 재포장 등의 조치가 요구된다.
- 그 외 차량의 주행성 및 안전성에 영향을 미칠만한 손상은 발생되지 않은 것으로 확인되었으며, 주기적인 점검을 통한 손상의 진전 및 신규 손상 발생 파악 등의 유지관리가 필요할 것으로 판단된다.

3.2.6 기타부재

가. 배수시설

본 교량은 직선교로서 3.0%의 횡단 편구배를 가지고 있으며 교면수 흐름에 의거하여 교량 좌측에 8개소의 배수시설이 육교형 배수형식으로 시공되어 있으며 교면부의 상부에는 이물질 혼입 방지를 위한 집수구 덮개(Grating)가 설치되어 있다.



【사진 3.19】 배수구 및 배수관 전경

1) 외관조사 결과

배수구 및 배수관에 대한 외관조사 결과 손상이 없는 양호한 상태인 것으로 조사되었다.

【표 3.31】 배수시설 외관조사 결과

구 분	손상현황	비고
S1	-	
S2	-	
S3	-	
합 계	-	

2) 기 점검결과와의 비교·분석

금회 진단은 준공 후 실시하는 15년차 정밀안전진단으로서 전차 점검과 비교시 특이할 만한 손상은 없는 것으로 조사되었다.

【표 3.32】 배수시설 기 점검결과 비교

손상내용	손상물량		손상물량 비 교	비 고
	2017년 12월 정기점검 (개소 / 물량)	2018년 정밀안전진단 (개소 / 물량)		
상태양호	- / -	- / -	- -	-

3) 검토의견

- 현재 배수시설의 상태는 양호한 것으로 조사되었다. 배수시설의 경우 이물질 퇴적으로 인한 배수구 막힘 등의 손상이 발생되면 노면 체수 및 바닥판 손상 등을 야기 시키므로 주기적인 청소를 통한 관리주체의 유지관리가 필요하다.

나. 난간 및 연석(방호울타리)

본 교량의 방호울타리는 좌·우측에 차량 충돌 시 탑승자의 보호, 충돌로부터 인접 주행차량의 보호, 교면 위나 교량하부의 인명 및 재물의 보호 등을 위하여 콘크리트로 설치되어 있다. 각 교량의 폭은 11.855~12.435m이며 차량 운전자의 눈부심을 방지하기 위한 차광막이 중앙분리대에 설치되어 있다. 또한, 교량 준공 후 방호울타리에는 보강 등을 목적으로 개축이나 단면증설 등은 없는 것으로 확인되었다.



【사진 3.20】 난간 및 연석 전경

1) 외관조사 결과

- 난간 및 연석에 대한 외관조사 결과 폭 0.3mm 내·외 균열, 망상균열, 백태 등의 손상이 다수 발생한 상태이다.
- 일부 도로횡단 구간은 안전휀스가 설치되지 않은 것으로 조사되었다.

【표 3.33】 난간 및 연석 외관조사 결과

구 분	균열 (m/개소)		망상 균열 (㎡/개소)	백태 (㎡/개소)	녹물 (㎡/개소)	비고
	0.3mm미만	0.3mm이상				
S1	12.5 / 14	3.0 / 1	0.5 / 1	-	-	
S2	1.3 / 3	0.2 / 1	-	-	-	
S3	5.6 / 5	0.3 / 1	0.1 / 1	9.5 / 2	-	
합 계	19.4 / 22	3.5 / 3	0.6 / 2	9.5 / 2	0.1 / 1	



【사진 3.21】 난간 및 연석 손상현황

2) 기 점검결과와의 비교·분석

금회 진단은 준공 후 실시하는 15년차 정밀안전진단으로서 전차 점검에 비해 균열, 망상 균열, 백태 등이 추가 발생한 것으로 조사되었다.

【표 3.34】 난간 및 연석 기 점검결과 비교

손상내용	손상물량		손상물량 비 교	비 고
	2017년 12월 정기점검 (개소/물량)	2018년 정밀안전진단 (개소/물량)		
균열(폭 0.3mm미만)	20ea / 10.4m	22ea / 19.4m	↑ 9.0	물량변동
균열(폭 0.3mm이상)	10ea / 7.2m ²	3ea / 3.5m	↑ 3.7	물량변동
망상균열	2ea / 0.6m ²	2ea / 0.6m ²	- -	변동없음
백태	1ea / 7.0m ²	2ea / 9.5m ²	↓ 2.5	물량변동
녹물	- / -	1ea / 0.1m ²	↑ 2.5	신규손상

3) 주요손상 발생원인 분석 및 검토의견

- 난간 및 연석에 발생한 균열백태는 대부분 시공초기 건조수축에 의해 발생한 균열부에 우수가 유입되면서 진전된 손상이다.
- 발생한 손상은 교량의 안전성 및 차량의 주행 안전성에 별다른 영향을 미치지 않는 손상이나, 부재의 내구성 유지 및 손상진전 방지를 위한 보수를 실시하는 것이 바람직하다.
- 안전웬스 미설치 구간에 대해서는 하부 통행차량의 안전확보를 위해 낙하물방지망 설치 등 적절한 조치가 필요한 것으로 판단된다.

3.3 외관조사(논산방향)

3.3.1 상부구조

가. 바닥판

검상교의 바닥판은 철근콘크리트 구조로서 거더와 거더사이 바닥판은 데크플레이트로 시공되었으며, 외관조사는 근접장비(고소점검차 및 망원경)를 이용하여 실시하였다.



【사진 3.22】 바닥판 전경

1) 외관조사 결과

- 바닥판 하면에 대한 외관조사 결과 내측인 거더와 거더 사이는 데크플레이트로 시공되어있으며, 부식, 백태 등의 손상이 없는 비교적 양호한 상태이다. 반면 교량 외측인 캔틸레버 구간에서 폭 0.3mm 내·외의 균열과 백태, 콘크리트 박리 및 박락, 철근노출 등의 손상이 발생한 상태이다.
- 교량의 외측(곡선반경 외측)의 캔틸레버에 물끊기 불량에 의한 누수흔적이 전경간에 걸쳐 발생한 것으로 조사되었으며, S1과 S3의 캔틸레버에 철근부식에 의한 박리가 발생한 상태이다.

【표 3.35】바닥판하면 외관조사 결과

구 분	균열(m/개소)		백태 (㎡/개소)	박락/들뜸/충분리 철근노출 및 부식 재료분리 (㎡/개소)	녹물 (㎡/개소)	비고
	0.3mm미만	0.3mm이상				
S1	1.0 / 2	6.0 / 1	-	3.7 / 5	-	
S2	5.0 / 2	5.0 / 1	-	1.8 / 2	-	
S3	3.5 / 7	1.0 / 1	0.84 / 2	4.31 / 1	0.4 / 2	
합 계	9.5 / 11	12.0 / 3	0.84 / 2	9.81 / 8	0.4 / 2	

	
S1 캔틸레버 콘크리트 들뜸	S2 캔틸레버 철근부식
	
S1 캔틸레버 콘크리트 들뜸/백태	S2 캔틸레버 철근부식

【사진 3.23】바닥판 손상현황

	
S3 캔틸레버 박락 및 철근노출	S3 캔틸레버 콘크리트 들뜸

【사진 3.23】바닥판 손상현황(계속)

2) 기 점검결과와의 비교·분석

금회 진단은 준공 후 실시하는 15년차 정밀안전진단으로서 전차 점검에 비해 균열 및 콘크리트 박리 등의 손상이 추가 발생하였으며, 일부 폭 0.3mm이상 균열부의 경우 보수를 실시한 것으로 조사되었다. 바닥판하면에 발생한 손상들에 대해서는 금회 실시한 결과를 토대로 향후 유지관리 하는 것이 바람직하다.

【표 3.36】바닥판하면 기 점검결과 비교

손상내용		손상물량		손상물량 비 교	비 고
		2017년 12월 정기점검 (개소 / 물량)	2018년 정밀안전진단 (개소 / 물량)		
균열	폭 0.3mm미만	5ea / 6.5m	11ea / 9.5m	↑ 3.0	물량변동
	폭 0.3mm이상	6ea / 24.0m	3ea / 12.0m	↓ 12.0	물량변동
백태		1ea / 0.7m ²	2ea / 0.84m ²	↑ 0.17	물량변동
박락, 철근부식 들뜸, 재료분리 충분리		12ea / 6.3m ²	13ea / 9.81m ²	↑ 3.51	물량변동
녹물		- - -	2ea / 0.4m ²	↑ 0.4	신규손상

3) 주요손상 발생원인 분석 및 검토의견

- 조사된 균열은 대부분 균열 폭 0.1~0.2mm로 깊이가 얇은 표면균열 형태를 띠고 있고, 균열의 형상, 방향성, 발생위치 등을 고려해 볼 때 시공초기 건조수축에 의해 발생한 것으로 판단된다. 일부 국부적으로 발생된 폭 0.3mm이상 균열의 경우 내구성 확보 차원의 주입보수 등의 유지관리가 요구되며, 폭 0.1~0.2mm 균열은 내구성 유지 및 손상 진전 방지 차원의 표면보수를 실시하는 것이 바람직하다.
- 캔틸레버에 발생한 콘크리트 박리 및 박락, 철근노출, 층분리 손상은 장기공용에 따른 노후화, 외부 환경, 철근부식에 의한 콘크리트 팽창 등 여러 가지 복합적인 요인들이 작용하여 발생한 것으로 판단되며, 부재의 내구성 확보차원의 단면보수, 단면보수+방청 등의 조치가 요구된다.
- 재료분리의 경우 시공당시 다짐 불량에 의한 시공미흡에 의한 것으로 주기적인 점검을 통한 손상의 진전여부 확인 등의 조치가 요구된다.
- 기 발생된 균열, 백태 등 손상들에 대하여, 주기적인 점검을 통한 손상의 진전여부 확인 및 손상의 진전시 표면처리, 단면보수 등 유지관리가 필요하다.

나. 강박스 거더

검상교(천안,논산)의 주부재인 Steel Box Girder는 방향별 2개의 거더로 5.15m의 간격으로 병렬로 설치되어 있으며, 각각의 거더는 폭(B)2.5m×높이(H)2.5m이고 거더와 거더 사이에는 가로보 및 세로보가 위치하며 내부에는 격벽이 시공되어 있다.

강박스 거더는 강재로 구성된 모재와 부재들이 용접과 볼트로 접합되어 형성된 구조로서 이에 대한 구조적 특성과 제반이력들을 숙지하고 현장조사에 임하는 것이 중요하다. 이에 교량의 기능유지와 내구성에 문제가 될 만한 결함, 손상, 열화 등을 면밀하게 조사하였다.

외관조사는 강박스 거더 외부에 대해서는 바닥판과 동일한 방법으로, 내부에 대해서는 도보에 의해 조사를 실시하였다.



【사진 3.24】 강박스 거더 전경

1) 강박스 거더 내부

① 외관조사 결과

강박스 거더 내부에 대한 외관조사 결과 부식 및 도장손상, 이물질 퇴적, 우수유입 등의 손상이 조사되었다.

【표 3.37】 강박스 거더 내부 외관조사 결과

구 분	이물질퇴적 (㎡/개소)	부식 (㎡/개소)	우수유입 흔적 (㎡/개소)	도장 손상 (㎡/개소)	비고
S1	13.55 / 6	0.28 / 4	5 / 1	0.08 / 7	
S2	5.14 / 5	-	-	0.08 / 4	
S3	11.87 / 6	-	4 / 1	0.07 / 7	
합 계	30.56 / 17	0.28 / 4	9.0 / 2	0.2 / 18	

	
강박스 거더 내부 S1 G3 부식	강박스 거더 내부 S1 G4 부식
	
강박스 거더 내부 S3 G3 우수유입 흔적	강박스 거더 내부 S3 G4 우수유입 흔적

【사진 3.25】 강박스 거더 내부 손상현황

② 기 점검결과와의 비교·분석

금회 진단은 준공 후 실시하는 15년차 정밀안전진단으로서 전차 점검에 비해 이물질퇴적, 부식 손상은 보수를 실시하여 다소 감소한 것으로 조사되었으며, 그 외 손상들은 변동이 없는 것으로 확인되었다. 거더 내부에 발생한 손상들에 대해서는 금회 실시한 결과를 토대로 향후 유지관리 하는 것이 바람직하다.

【표 3.38】강박스 거더 내부 기 점검결과 비교

손상내용	손상물량		손상물량 비 교	비 고
	2017년 12월 정기점검 (개소 / 물량)	2018년 정밀안전진단 (개소 / 물량)		
부식	7ea / 0.4m ²	4ea / 0.28m ²	↓ 0.12	물량변동
도장손상	18ea / 0.2m ²	18ea / 0.2m ²	- -	변동없음
우수유입흔적	2ea / 9.0m ²	2ea / 9.0m ²	- -	변동없음
이물질 퇴적	19ea / 31.2m ²	17ea / 30.56m ²	↓ 0.64	물량변동

③ 주요손상 발생원인 분석 및 검토의견

- 검상교의 거더 내부에 발생한 부식 및 도장손상은 장기공용으로 인한 열화 및 Splice 틈으로 유입된 우수로 인해 발생한 손상으로 구조물의 내구성 증진을 위한 재도장 등의 조치가 필요할 것으로 판단된다.
- Splice 부의 경우 전반적으로 양호한 상태이나, 실링재 미시공으로 인해 Splice 틈으로 우수가 유입된 흔적이 발생한 상태이다. 거더 내부의 우수유입은 장기적으로 거더의 도장에 영향을 미쳐 부식 등의 손상을 발생시킬 수 있으므로 주의관찰 후 손상의 발생 시 우수유입 방지를 위한 실링재 마감을 실시하는 것이 바람직 할 것으로 판단된다.
- 기타 이물질퇴적 등은 청소 등 정비를 실시하는 것이 바람직 할 것이다.

2) 강박스 거더 외부

① 외관조사 결과

강박스 거더 외부에 대한 외관조사 결과 전반적으로 양호한 상태를 유지하고 있으나, 일부 국부적인 도장박리 및 들뜸, 부식이 발생한 것으로 조사되었다.

【표 3.39】 강박스 거더 외부 외관조사 결과

구 분	도장 박리 (㎡/개소)	부식 (㎡/개소)	도장 들뜸 (㎡/개소)	비고
S1	0.1 / 1	0.25 / 1	-	
S2	-	0.2 / 2	-	
S3	-	0.25 / 2	1.98 / 7	
합 계	0.1 / 1	0.7 / 4	1.98 / 7	

	
강박스 거더 외부 S2 G3 도장손상	강박스 거더 외부 S3 G4 도장들뜸
	
강박스 거더 외부 S3 G4 도장들뜸	강박스 거더 외부 S3 G4 도장들뜸

【사진 3.26】 강박스 거더 외부 손상현황

② 기 점검결과와의 비교·분석

금회 진단은 준공 후 실시하는 15년차 정밀안전진단으로서 전차 점검에 비해 도장들뜸 손상이 신규 발생하였으며, 녹물 손상은 보수를 완료한 상태이다. 거더 외부에 발생한 손상들에 대해서는 금회 실시한 결과를 토대로 하여 향후 유지관리 하는 것이 바람직하다.

【표 3.40】강박스 거더 외부 기 점검결과 비교

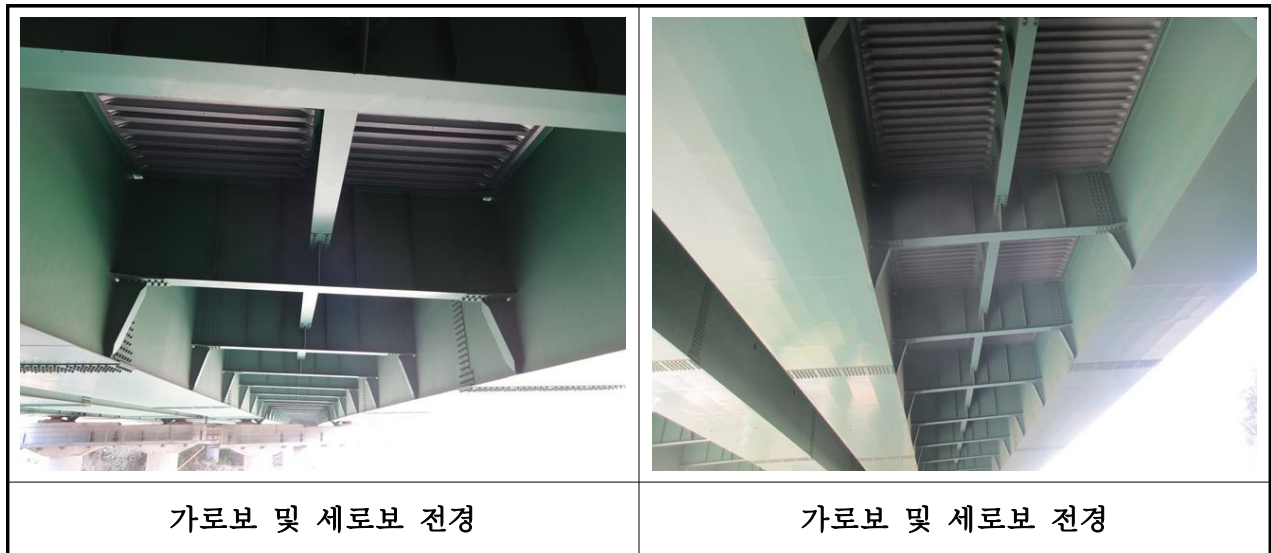
손상내용	손상물량		손상물량 비 교	비 고
	2017년 12월 정기점검 (개소 / 물량)	2018년 정밀안전진단 (개소 / 물량)		
도장박리	1ea / 0.1m ²	1ea / 0.1m ²	- -	변동없음
부식	5ea / 0.7m ²	5ea / 0.7m ²	- -	변동없음
녹물	1ea / 0.1m ²	- / -	↓ 0.1	물량변동
도장들뜸	- / -	7ea / 1.98m ²	↑ 1.98	신규손상

③ 주요손상 발생원인 분석 및 검토의견

- 거더 외부에 발생한 부식은 시공당시 먼지, 녹 등 도장 전처리 미흡에 의해 도장이 박리됨에 따라 부식으로 진전된 것으로서 재도장이 필요한 상태이다.
- 일부구간에서 발생한 도장박리 및 들뜸의 경우 시공 중 거더 거치시 발생한 손상으로 판단되며, 구조물의 안전성에 영향을 미치지 않는 손상이므로 주의관찰 후 손상의 진전시 재도장 등의 조치를 취하는 것이 바람직 할 것으로 판단된다.

다. 가로보 및 세로보

본 교량의 가로보는 5.0m의 간격을 유지하고 있으며, 외관조사는 강박스 거더 외부와 동일한 방법으로 외관조사를 실시하였다.



【사진 3.27】 가로보 및 세로보 전경

1) 외관조사 결과

가로보 및 세로보 조사결과 전반적으로 양호한 상태이다. 다만 일부 구간에서 국부적 도장박리가 조사되었다.

【표 3.41】 가로보 및 세로보 외관조사 결과

구 분	도장 박리 (㎡/개소)	비고
S1	-	
S2	-	
S3	0.1 / 2	
합 계	0.1 / 2	

2) 기 점검결과와의 비교·분석

금회 진단은 준공 후 실시하는 15년차 정밀안전진단으로서 전차 점검에 비해 부식 손상이 신규 발생한 것으로 조사되었다. 가로보에 발생한 손상들에 대해서는 금회 실시한 결과를 토대로 향후 유지관리 하는 것이 바람직하다.

【표 3.42】 가로보 및 세로보 기 점검결과 비교

손상내용	손상물량		손상물량 비 교	비 고
	2017년 12월 정기점검 (개소 / 물량)	2018년 정밀안전진단		
부식	- / -	2ea / 0.1㎡	↑ 0.1	신규손상

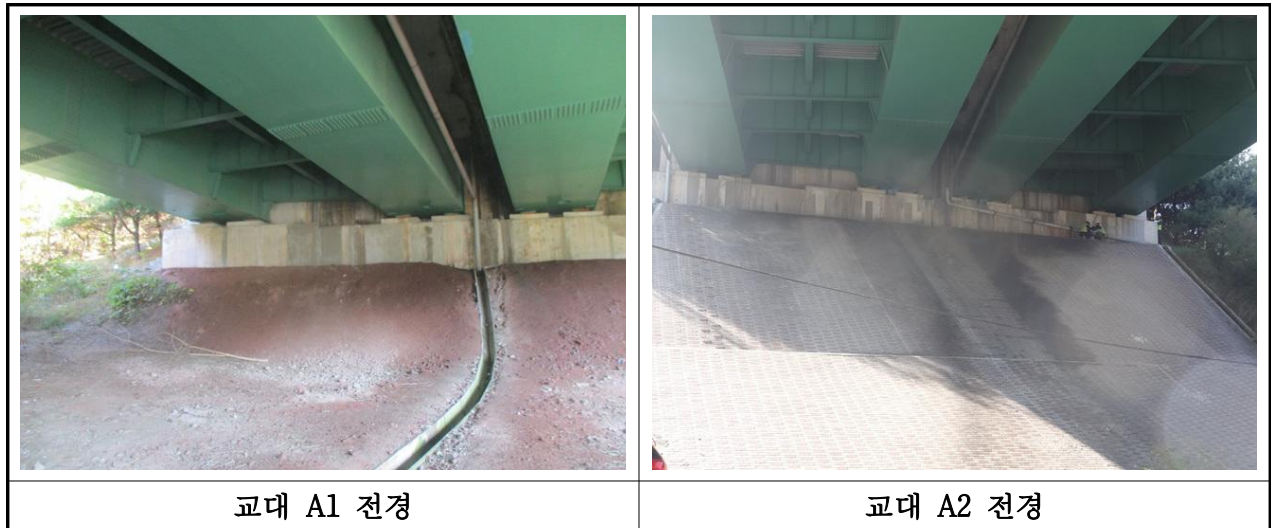
3) 주요손상 발생원인 분석 및 검토의견

가로보 및 세로보에 발생한 부식은 시공당시 먼지, 녹 등 도장 전처리 미흡에 의해 도장이 박리됨에 따라 부식으로 진전된 것으로서 재도장이 필요한 상태이다.

3.3.2 하부구조

가. 교대

검상교의 교대는 철근콘크리트 역 T형, 기초는 직접기초이며 교대에 대한 외관조사는 도보조사로 근접하여 조사 실시하였다.



【사진 3.28】 교대 전경

1) 외관조사 결과

교대에 대한 외관조사 결과 폭 0.1~0.3mm 균열과 백태, 콘크리트 박리, 도수로 파손, 누수흔적 등이 조사되었다.

【표 3.43】 교대 외관조사 결과

구 분	균열(m/개소)		박리 (㎡/개소)	누수흔적/백태 (㎡/개소)	도수로파손 (㎡/개소)	배수관 고정클립 부식/탈락 (ea/개소)	흡음재 탈락 (ea/개소)	비고
	0.3mm 미만	0.3mm 이상						
A1	11.2 / 8	-	-	5.5 / 6	-	-	-	
A2	1.0 / 1	3.0 / 1	0.55 / 1	9.0 / 6	0.25 / 1	6 / 6	1 / 1	
합 계	12.2 / 9	3.0 / 1	0.55 / 1	14.5 / 12	0.25 / 1	6 / 6	1 / 1	

	
교대 A1 균열 (폭0.3mm미만)	교대 A1 누수흔적/백태
	
교대 A1 보수부 균열(폭0.3mm미만)	교대 A2 균열(폭0.3mm미만)
	
교대 A2 백태	교대 A2 콘크리트 박리

【사진 3.29】 교대 손상현황

2) 기 점검결과와의 비교·분석

금회 진단은 준공 후 실시하는 15년차 정밀안전진단으로서 전차 점검과 비교시 변동사항은 없는 것으로 조사되었으며, 발생한 손상들에 대해서는 금회 실시한 결과를 토대로 향후 유지관리 하는 것이 바람직하다.

【표 3.44】 교대 기 점검결과 비교

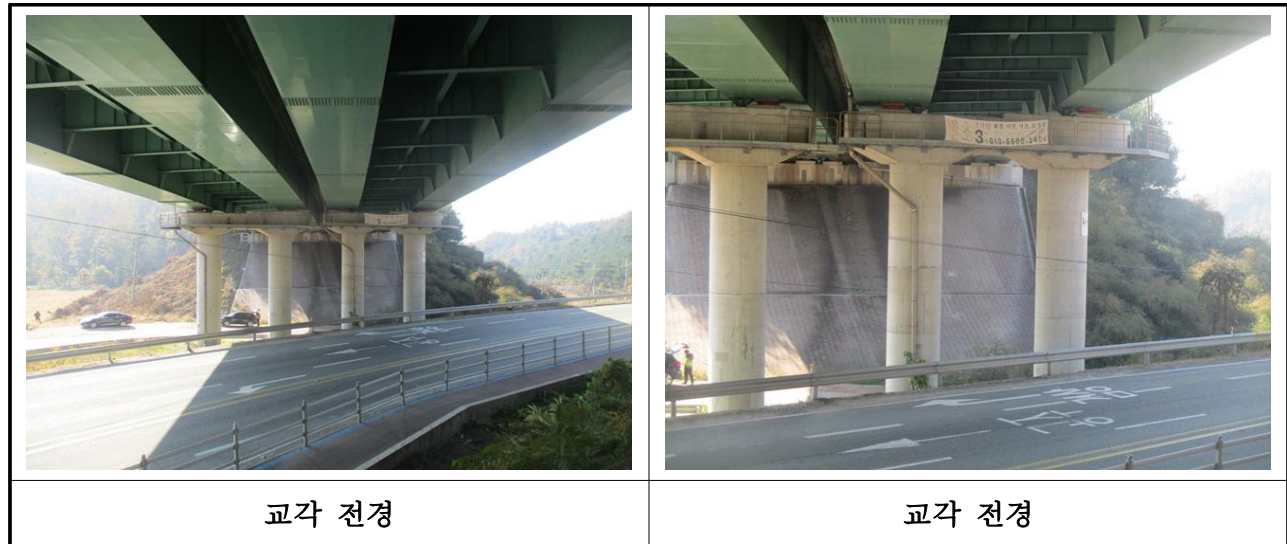
손상내용	손상물량		손상물량 비 교	비 고
	2017년 12월 정기점검 (개소 / 물량)	2018년 정밀안전진단 (개소 / 물량)		
균열(폭 0.3mm미만)	9ea / 12.2m	9ea / 12.2m	- -	변동없음
재균열(폭 0.3mm미만)	2ea / 2.0m	2ea / 2.0m	- -	변동없음
균열(폭 0.3mm이상)	1ea / 3.0m	1ea / 3.0m	- -	변동없음
백태	3ea / 0.2㎡	3ea / 0.2㎡	- -	변동없음
누수흔적	9ea / 14.3㎡	9ea / 14.3㎡	- -	변동없음
박리	5ea / 5.0㎡	5ea / 5.0㎡	- -	변동없음
배수관고정클립부식	1ea / 5ea	1ea / 5ea	- -	변동없음
고정클립탈락	1ea / 1ea	1ea / 1ea	- -	변동없음
도수로 파손	1ea / 1.0㎡	1ea / 1.0㎡	- -	변동없음
흡음재 탈락	1ea / 18.0㎡	1ea / 18.0㎡	- -	변동없음

3) 주요손상 발생원인 분석 및 검토의견

- 교대에서 조사된 수직균열은 균열의 형상, 방향성, 발생위치 등을 고려해 볼 때 시공초기 건조수축에 의해 발생한 것으로 판단되며 균열 폭에 따라 표면보수 및 주입보수를 실시해야 한다.
- 누수흔적의 경우 신축이음 하부로 유입된 우수에 의한 것으로서 주의관찰 후 손상의 진전시 적절한 조치를 취하는 것이 바람직하다.
- 콘크리트 박리 손상은 장기공용에 따른 노후화, 외부 환경, 철근부식에 의한 콘크리트 팽창 등 여러 가지 복합적인 요인들이 작용하여 발생한 것으로 판단되며, 부재의 내구성 확보차원의 단면보수 등 적절한 조치가 요구된다.
- 이 외의 손상으로 도수로 파손, 배수관 고정클립 탈락 등은 사용성 확보차원에서 정비를 실시하는 것이 바람직하다.

나. 교각

검상교의 교각은 라멘식, 기초는 직접기초, 말뚝기초로 시공되어 있으며, 외관조사는 점검로를 이용한 도보 및 교량점검차를 이용하여 근접조사를 실시하였다.



【사진 3.30】 교각 전경

1) 외관조사 결과

교각에 발생한 주요 손상으로 폭 0.3mm 미만 균열이 조사되었다.

【표 3.45】 교각 외관조사 결과

구 분	균열(m/개소)	비고
	0.3mm미만	
P1	5.4 / 16	
P2	12.5 / 21	
합 계	17.9 / 37	

	
교각 P1 코핑부 균열 (폭0.3mm미만)	교각 P1 코핑부 균열 (폭0.3mm미만)
	
교각 P2 코핑부 균열 (폭0.3mm미만)	교각 P2 코핑부 균열 (폭0.3mm미만)

【사진 3.31】 교각 손상현황

2) 기 점검결과와의 비교·분석

금회 진단은 준공 후 실시하는 15년차 정밀안전진단으로서 전차 점검과 비교시 변동사항은 없는 것으로 조사되었으며, 발생한 손상들에 대해서는 금회 실시한 결과를 토대로 향후 유지관리 하는 것이 바람직하다.

【표 3.46】교각 기 점검결과 비교

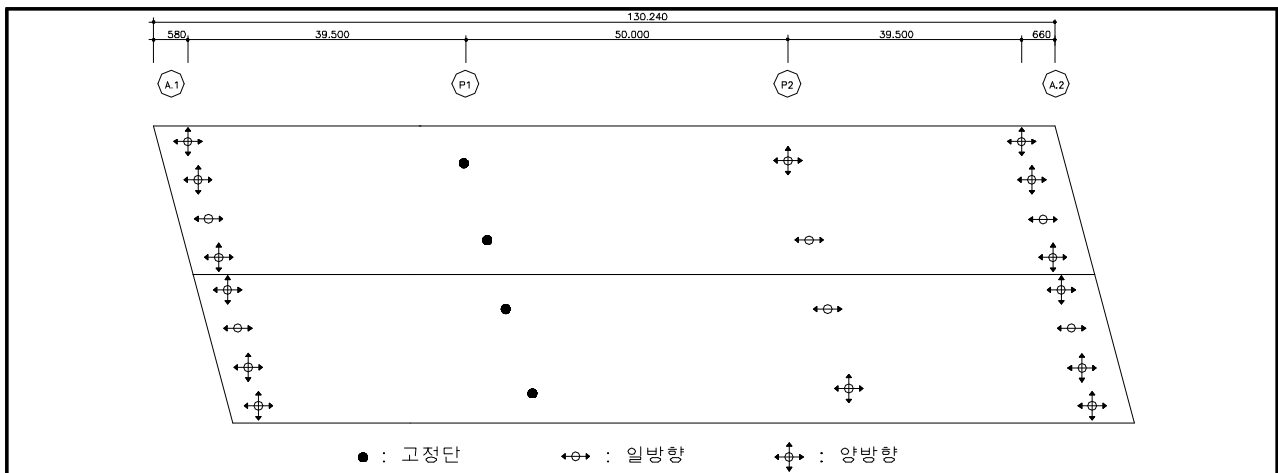
손상내용	손상물량		손상물량 비 교	비 고
	2017년 12월 정기점검 (개소 / 물량)	2018년 정밀안전진단 (개소 / 물량)		
균열(폭 0.3mm미만)	37ea / 17.9m	37ea / 17.9m	- -	변동없음

3) 주요손상 발생원인 분석 및 검토의견

- 교각에서 조사된 균열은 균열의 형상, 방향성, 발생위치 등을 고려해 볼 때 시공초기 건조수축이 주된 원인으로 판단되며, 구조물의 안전성에 직접적인 영향을 미치지 않으나 내구성 유지 및 손상진전 방지를 위하여 표면보수를 실시하는 것이 바람직하다.
- 그 외 부재의 안전성에 영향을 미칠만한 손상은 발생되지 않은 것으로 확인되었으며, 추후 주기적인 점검을 통한 손상의 진전 및 신규손상 발생 파악 등의 유지관리가 필요할 것으로 판단된다.

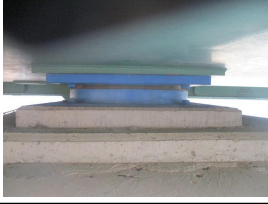
3.3.3 교량받침

본 교량의 교량받침은 포트받침(Pot Bearing)이며 낙교방지장치로 이동제한장치(전단키)가 교각의 교량받침 내측으로 설치되어 있다. 각 교량별로 2개의 고정단 받침, 3개소의 교축 일방향 받침 및 7개소의 양방향 받침으로 설치되어 있다. 교량받침은 상부구조에 작용하는 하중을 하부에 전달하는 기능을 수행하는 부재로서 상부 온도변화에 따른 거동, 상부 활하중에 의한 변위에 대한 흡수, 저항하는 부재로 온도변화, 활하중에 의한 신축기능 여부뿐만 아니라 표면부식, 받침콘크리트 손상여부 등을 점검하여야 한다.



【그림 3.3】 교량받침 배치도

【표 3.47】 교량받침 현황

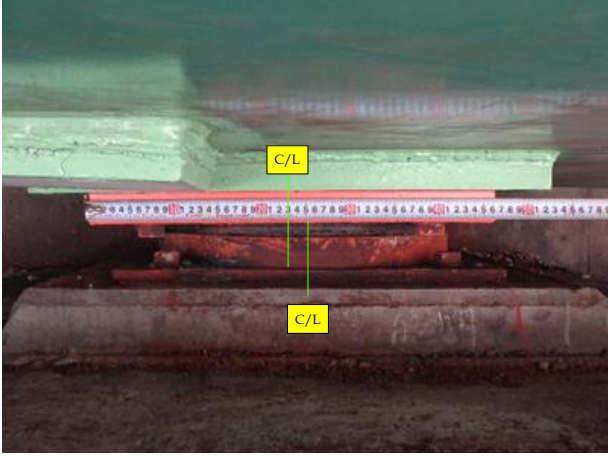
가동방향	현황사진	용량(ton)		가동량(mm)	설치개소
일방향 (교축방향)		교대	250.0	±70.0	3
		교각	800.0	±70.0	
양방향		교대	250.0	±70.0	7
		교각	800.0	±70.0	
고정단		교각	800.0	-	2

가. 외관조사 결과

- 교량 받침장치는 상부구조에서 발생된 하중을 하부구조로 전달하고 상부구조의 신축 및 회전에 능동적으로 대응하는 부재로서 본 조사에서는 과반력 및 부반력 발생 여부, 온도변화 및 활하중에 의한 신축거동 여부 뿐만 아니라 강재 부식, 콘크리트 손상 여부 등 내구성, 기능성, 사용성 등에 대한 현장조사를 시행하였다.
- 받침장치 조사 결과, 받침콘크리트 균열 및 들뜸, 플레이트 부식, 도장박리, 고무재 밀림 및 탈락, 받침몰탈 들뜸 등이 조사되었다.
- 한편, 1차 조사시 이동여유량 부족이 확인된 A2 받침장치에 대해서는 전개소(4개소)에 대해 프레셋팅을 실시하여 여유량이 확보된 것으로 2차 조사시 확인되었으며, 자세한 내용은 “마. 교량받침 신축거동상태 검토” 편에 서술하였다.

【표 3.48】 교량받침 외관조사 결과

구 분	받침콘크리트 균열 (m/개소)	받침콘크리트 및 몰탈 들뜸 (㎡/개소)	플레이트 부식/도장박리 (㎡/개소)	고무재 밀림 (m/개소)	고무재 탈락/이탈 (ea/개소)	볼트탈락 (ea/개소)	비고
A1	-	0.3 / 1	0.55 / 3	-	2 / 2	-	
P1	-	-	0.1 / 1	-	-	-	
P2	-	-	0.1 / 3	0.5 / 1	-	-	
A2	0.3 / 1	0.1 / 1	0.75 / 3	-	3 / 3	2 / 2	
합 계	0.3 / 1	0.4 / 2	1.5 / 10	0.5 / 1	5 / 5	2 / 2	

	
교량받침 A1 SH5 플레이트 부식	교량받침 A1 SH5 받침콘크리트 들뜸
	
교량받침 A2 SH6 무수축몰탈 파손 및 볼트 풀림 (2017.11월)	교량받침 A2 SH6 축몰탈 보수부 들뜸 (보수미흡) (2018.03월)
	
교량받침 A2 SH7 정면측 편기	교량받침 A2 SH8 받침콘크리트 균열

【사진 3.32】 교량받침 손상현황

	
교량받침 A2 SH5 프리셋팅 전 현황 (2017.11월)	교량받침 A2 SH5 프리셋팅 후 현황 (2018.03월)
	
교량받침 A2 SH6 프리셋팅 전 현황 (2017.11월)	교량받침 A2 SH6 프리셋팅 후 현황 (2018.03월)
	
교량받침 A2 SH7 프리셋팅 전 현황 (2017.11월)	교량받침 A2 SH7 프리셋팅 후 현황 (2018.03월)

【사진 3.32】 교량받침 손상현황(계속)



【사진 3.32】 교량받침 손상현황(계속)

나. 기 점검결과와의 비교·분석

금회 진단은 준공 후 실시하는 15년차 정밀안전진단으로서 전차 점검에 비해 받침콘크리트 균열 및 들뜸, 플레이트 부식, 도장박리 등의 손상이 추가 발생한 것으로 확인되었다. 교량받침에 발생한 손상들에 대해서는 금회 실시한 결과를 토대로 향후 유지관리 하는 것이 바람직하다.

【표 3.49】 교량받침 기 점검결과 비교

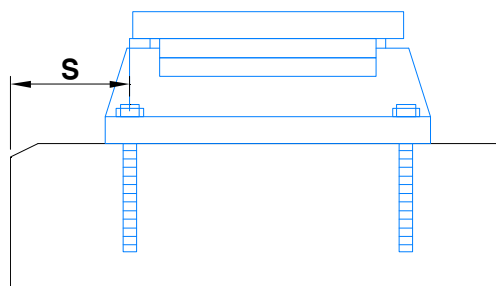
손상내용	손상물량		손상물량 비 교	비 고
	2017년 12월 정기점검 (개소 / 물량)	2018년 정밀안전진단 (개소 / 물량)		
받침콘크리트 균열	- - -	1ea / 0.3m	↑ 0.3	신규손상
받침콘크리트 들뜸	1ea / 0.2m ²	1ea / 0.3m ²	↑ 0.1	물량변동
플레이트 부식	- - -	5ea / 1.3m ²	↑ 1.3	신규손상
플레이트 도장박리	- - -	4ea / 0.1m ²	↑ 0.1	신규손상
부식	- - -	1ea / 0.1m	↑ 0.1	신규손상
고무재 밀림	- - -	1ea / 0.5m	↑ 0.5	신규손상
고무재 탈락	- - -	3ea / 3ea	↑ 3	신규손상
고무재 이탈	- - -	2ea / 2ea	↑ 2	신규손상
무수축물탈 들뜸	1ea / 0.2m ²	1ea / 0.1m ²	↓ 0.1	물량변동
볼트 탈락	1ea / 1ea	2ea / 2ea	↑ 2	물량변동

다. 주요손상 발생원인 분석 및 검토의견

- 받침콘크리트에 발생한 균열은 초기 건조수축 균열로 추정되며, 손상의 진전 및 확대시 주입보수, 표면처리 등의 유지관리가 요구된다.
- 플레이트부식 및 도장손상은 장기공용에 따른 노후화, 외부환경, 우수유입 등의 원인으로 인하여 발생한 것으로 판단되며, 내구성 확보를 위한 재도장 등 조치가 요구된다.
- 받침콘크리트 들뜸은 시공 미흡에 의한 것으로 추정되며, 무수축물탈 들뜸은 기존 파손 부위에 대해 보수를 실시하였으나 점검용 망치로 보수상태를 확인한 결과, 다소 미흡한 것으로 조사되어 손상의 진전 유무 확인 후 적절한 조치를 취하는 것이 바람직하다.
- 받침편심의 경우 시공미흡에 따른 것으로 판단되면 점검을 통한 주의관찰이 필요하다.

라. 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.



〈 포트받침 〉

- 거더의 경간길이 100m 이하

$$: S(\text{mm}) = 200 + 5L$$

- 거더의 경간길이 100m 이상

$$: S(\text{mm}) = 300 + 4L$$

여기서, L은 경간길이(m)

【그림 3.4】 도로교설계기준 연단거리 산출방법

1) 연단거리 산출

- 거더 경간길이(L=40.0m) : $200+5 \times 40.0 = 400.0(\text{mm})$
- 거더 경간길이(L=50.0m) : $200+5 \times 50.0 = 450.0(\text{mm})$

2) 연단거리 측정 결과

- 연단거리 측정 결과, 실측 연단거리가 계산 연단거리를 상회하고 있는 것으로 측정되어 시방규정을 만족하고 있는 것으로 검토되었다.



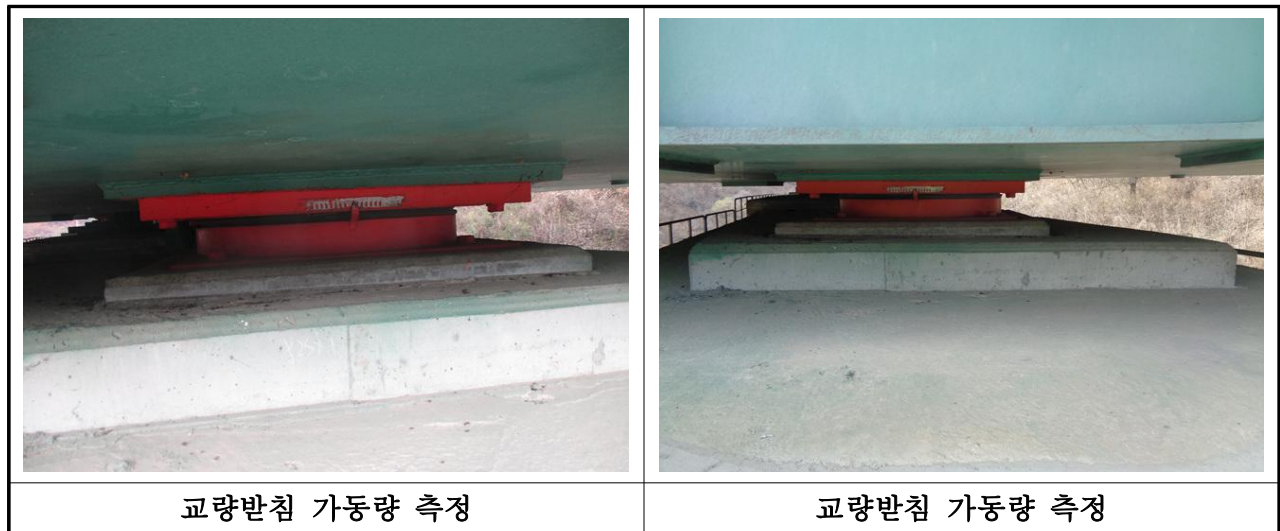
(연단거리 측정)

【표 3.50】 연단거리 측정 결과

구 분		계산 연단거리 (mm)	실측 연단거리(mm)				검토 결과
			Sh1	Sh2	Sh3	Sh4	
A1		400.0	650	650	670	650	O.K
P1	A1측		950	950	-	-	O.K
	A2측	450.0	950	950	-	-	O.K
P2	A1측		980	970	-	-	O.K
	A2측		980	980	-	-	O.K
A2		400.0	580	580	580	600	O.K

마. 교량받침 신축거동상태 검토

- 교량받침은 포트받침으로 현재 여유량을 실측함으로써 온도 변화와 활하중에 의한 거더의 처짐에 따른 신축시 이동량 부족으로 인한 받침의 기능 저하 여부를 검토하고자 하였다.
- 교량받침의 이동량은 2회(1차:4.5℃(2017.11.15), 2차:13.7℃(2018.03.28))에 걸쳐 측정하였으며, 온도는 기상청 일평균 온도를 적용하였다.



【사진 3.33】교량받침 가동량 측정 전경

1) 온도변화에 따른 가동상태 검토

- 온도 변화에 따른 변동량 측정결과 이론 변동량과 유사한 것으로 나타나 전반적으로 양호한 거동상태를 보이고 있는 것으로 평가되었다.

【표 3.51】교량받침 가동상태 검토결과

구 분		실측 이동량(mm)		변동량(mm)		비 고
		1차	2차	실측치	이론치	
A1	Sh1	5 (A1)	25 (A1)	20	4.4	
	Sh2	10 (A1)	25 (A1)	15		
	Sh3	5 (A1)	30 (A1)	25		
	Sh4	5 (A1)	30 (A1)	25		
P1	고정단					
P2	Sh1	10 (A2)	10 (A2)	0	5.5	
	Sh2	10 (A2)	10 (A2)	0		
A2	Sh1	55 (A2)	40 (A2)	15	9.9	
	Sh2	55 (A2)	40 (A2)	15		
	Sh3	65 (A2)	20 (A2)	45		
	Sh4	60 (A2)	20 (A2)	40		

2) 설계기준온도(-10℃ ~ 40℃(보통지방))에 따른 여유량 검토

- 교량받침의 이동량을 검토한 결과, 전 개소에서 충분한 가동여유량을 확보하고 있는 것으로 평가되었다.

【표 3.52】교량받침 이동량 산정

구 분	온도변화 (ΔT , ℃)		선팅창 계수 (α)	신축 거더길이 (L, m)	온도 변화에 의한 이동량(mm)		거더의 처짐에 의한 이동량 (mm)	최대 받침 이동량(mm)	
	동절기	하절기			동절기	하절기		동절기 (최대 수축시)	하절기 (최대 신장시)
A1	23.7	26.3	1.2×10^{-5}	40	11.4	12.6	-	11.4	12.6
P1	고 정 단								
P2	23.7	26.3	1.2×10^{-5}	50	14.2	15.8	-	14.2	15.8
A2	23.7	26.3	1.2×10^{-5}	90	25.6	28.4	-	25.6	28.4

1) 조사당시 온도 : 13.7℃(조사일 : 2018년 03월 28일, 기상청 일평균 온도)

2) 검토온도 : -10℃ ~ 40℃(보통지방)

【표 3.53】교량받침 이동량(설계기준 온도) 검토결과

구 분		점검당시 실측이동량(mm)	최대 받침 이동량(mm)		실측 받침 가동여유량(mm)		받침용량 (mm)	검토 결과
			최대 수축 이동량	최대 신장 이동량	수축 여유량	신장 여유량		
A1	Sh1	25 (A1)	11.4	12.6	95.0	45.0	± 70	O.K
	Sh2	25 (A1)			95.0	45.0	± 70	O.K
	Sh3	30 (A1)			100.0	40.0	± 70	O.K
	Sh4	30 (A1)			100.0	40.0	± 70	O.K
P1		고정단						
P2	Sh1	10 (A2)	14.2	15.8	80.0	60.0	± 70	O.K
	Sh2	10 (A2)			80.0	60.0	± 70	O.K
A2	Sh1	40 (A2)	25.6	28.4	110.0	30.0	± 70	O.K
	Sh2	40 (A2)			110.0	30.0	± 70	O.K
	Sh3	20 (A2)			90.0	50.0	± 70	O.K
	Sh4	20 (A2)			90.0	50.0	± 70	O.K

주) 판정 : 최대 받침 이동량 ≤ 실측 받침 가동여유량 ⇒ O.K

3) 기상청 통계자료에 따른 이동량 검토

- 진단주기를 감안하여 최근 10년간 천안시 기상관측소의 최저, 최대온도를 분석하여 이에 따른 교량받침의 가동여유량을 평가한 결과 전 개소에서 충분한 가동여유량을 확보하고 있는 것으로 평가되었다.

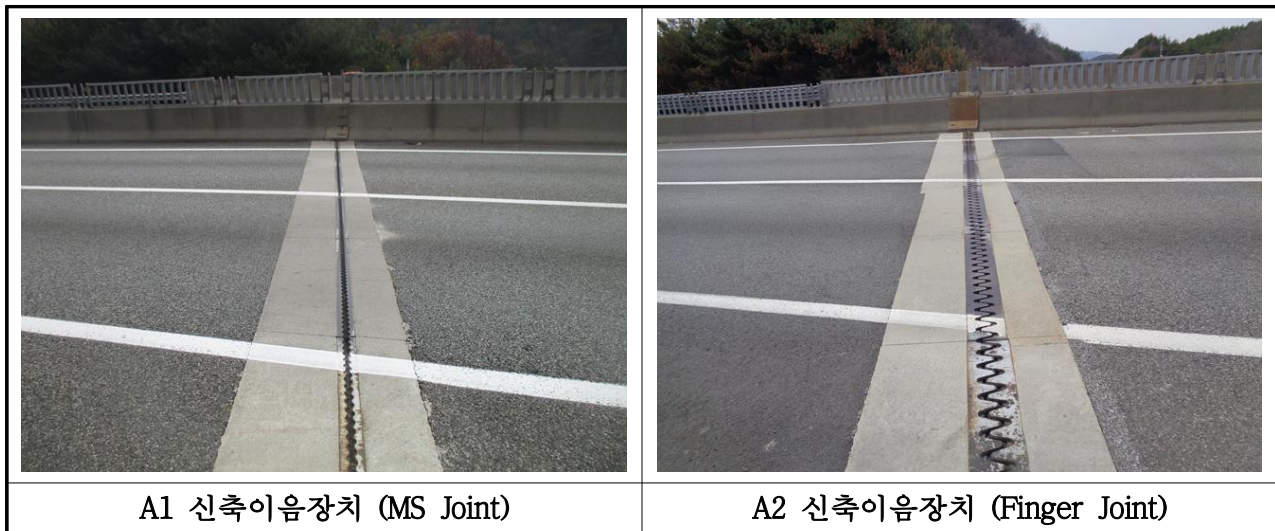
기상청 통계자료	• 최근 10년간 천안시 기상관측소 자료 참조 • 최근 10년간 최저기온 : -19.5℃(측정일시 : 2010년 1월 14일) • 최근 10년간 최고기온 : 36.4℃(측정일시 : 2012년 8월 6일)

【표 3.54】 교량받침 이동량(기상청 통계자료) 검토결과

구 분		점검당시 실측이동량(mm)		최대 받침 이동량(mm)		실측 받침 가동여유량(mm)		받침용량 (mm)	검토 결과
				최대 수축 이동량	최대 신장 이동량	수축 여유량	신장 여유량		
A1	Sh1	25	(A1)	15.9	10.8	95.0	45.0	± 70	O.K
	Sh2	25	(A1)			95.0	45.0	± 70	O.K
	Sh3	30	(A1)			100.0	40.0	± 70	O.K
	Sh4	30	(A1)			100.0	40.0	± 70	O.K
P1		고정단							
P2	Sh1	10	(A2)	19.9	13.6	80.0	60.0	± 70	O.K
	Sh2	10	(A2)			80.0	60.0	± 70	O.K
A2	Sh1	40	(A2)	35.8	24.5	110.0	30.0	± 70	O.K
	Sh2	40	(A2)			110.0	30.0	± 70	O.K
	Sh3	20	(A2)			90.0	50.0	± 70	O.K
	Sh4	20	(A2)			90.0	50.0	± 70	O.K

3.3.4 신축이음장치

신축이음장치는 교량받침과 연동되어 온도나 하중에 대한 상부구조의 신축거동을 수렴하는 중요 장치로서 본체와 후타재로 구분되며, A1은 N.M.C Joint, A2는 MS Joint형식으로 시공되어 있다.



【사진 3.34】 신축이음장치 전경

가. 외관조사 결과

신축이음장치의 외관조사 결과 후타재 폭 0.3mm 미만 균열이 조사되었다.

【표 3.55】 신축이음장치 외관조사 결과

구 분	후타재균열 (m/개소)	비고
	0.3mm미만	
A1	-	
A2	3.6 / 12	
합 계	3.6 / 12	



【사진 3.35】 신축이음장치 손상현황

나. 기 점검결과와의 비교·분석

금회 진단은 준공 후 실시하는 15년차 정밀안전진단으로서 전차 점검 이후 추가 발생한 손상은 없는 것으로 조사되었다. 발생한 손상들에 대해서는 금회 실시한 결과를 토대로 향후 유지관리 하는 것이 바람직하다.

【표 3.56】 신축이음장치 기 점검결과 비교

손상내용		손상물량		손상물량 비 교	비 고
		2017년 12월 정기점검 (개소 / 물량)	2018년 정밀안전진단 (개소 / 물량)		
후타재	균열(폭 0.3mm미만)	12ea / 3.6m	12ea / 3.6m	- -	변동없음

다. 주요손상 발생원인 분석 및 검토의견

- 후타재에 발생한 균열은 시공초기 건조수축, 공용 중 차량의 반복하중 및 충격에 의한 손상으로서 보수를 통한 내구성 유지가 바람직하다.
- 그 외 신축이음장치의 거동에 영향을 미칠만한 손상은 발생되지 않은 것으로 조사되었으며, 주기적인 점검을 통한 손상의 진전 여부 파악 등의 유지관리가 필요할 것으로 판단된다.

라. 신축이음 신축거동상태 검토

1) 온도변화에 따른 가동상태 검토

교량의 신축거동상태를 확인하기 위해 2회(1차:4.5℃(2017.11.15), 2차:13.7℃(2018.03.28))에 걸쳐 신축이음장치 상부, 바닥판, 거더에 대한 유간을 측정하였고, 이론 변동량과의 비교를 통해 신축거동상태를 검토하였다. 또한, 측정된 유간으로부터 최대 온도 상승시 신장량과 최저 온도 하강시 수축량을 계산하여 유간확보 여부를 검토하였다.

		
신축이음장치 유간(A)	거더 상부(바닥판) 유간(B)	거더 하부 유간(C)

【사진 3.36】 신축이음 유간 측정방법

【표 3.57】 신축이음 유간 측정결과

측정위치	측 정 값(mm)						비 고
	신축이음장치(A)		바닥판(B)		거더(C)		
	1차	2차	1차	2차	1차	2차	
EXP.J1 (A1)	20	10	45	40	80	75	NMC Joint (No. 50)
EXP.J2 (A2)	93	75	70	50	75	70	MS Joint (No. 120)

- 2017년 11월(4.5℃)과 2018년 03월(13.7℃)의 온도 변화에 따른 변동량 측정결과, EXP. J1(A1) EXP. J2(A2)의 가동상태는 이론 변동량과 유사한 것으로 나타났다.

【표 3.58】 신축이음장치 및 바닥판 단부 가동상태 검토결과

측정위치		측정유간(mm)		변동량(mm)		비 고
		1차	2차	실측치	이론치	
EXP.J1(A1)	신축이음장치	20	10	10.0	4.4	
	바닥판	45	40	5.0		
	거더	80	75	5.0		
EXP.J2(A2)	신축이음장치	93	75	18.0	9.9	
	바닥판	70	50	20.0		
	거더	75	70	5.0		

2) 설계기준온도(-10℃ ~ 40℃(보통지방))에 따른 여유량 검토

- 신축이음 유간을 각각 측정한 결과, A1, A2측 모두 신축 및 수축에 대한 여유량을 확보하고 있는 것으로 검토 되었다.

【표 3.59】 신축이음 신축이동량(설계기준 온도) 산정

구 분	온도변화 (ΔT , ℃)		선팅창 계수 (α)	신축 거더 길이 (L, m)	온도 변화에 의한 이동량(mm)		거더의 처짐에 의한 이동량 (mm)	계산 이동량(mm)	
	동절기	하절기			동절기	하절기		동절기 (최대 수축시)	하절기 (최대 신장시)
EXP.J1(A1)	14.5	35.5	1.2×10^{-5}	40	7.0	17.0	-	7.0	17.0
EXP.J2(A2)	14.5	35.5	1.2×10^{-5}	90	15.7	38.3	-	15.7	38.3

1) 조사당시 온도 : 4.5℃(조사일 : 2017년 11월 15일, 기상청 일평균 온도)

2) 검토온도 : -10℃ ~ 40℃(보통지방)

3) 양측 모두 신축장 100m 미만이므로 거더 처짐에 의한 이동량을 고려하지 않았음

【표 3.60】 신축이음장치 및 바닥판 단부 가동여유량(설계기준 온도) 검토결과

구 분		계산 이동량(mm)		점검당시 실측유간 (mm) ③	허용량 (mm) ④	신축 여유량(mm)		검토 결과
		최대 수축시 ①	최대 신장시 ②			최대 수축시 ④-(①+③)	최대 신장시 ③-②	
EXP.J1 (A1)	신축이음장치	7.0	17.0	20	50	23.0	3.0	O.K
	거더 상부			45	50		28.0	O.K
	거더 하부			80	50		63.0	O.K
EXP.J2 (A2)	신축이음장치	15.7	38.3	93	120	11.3	54.7	O.K
	거더 상부			70	120		31.7	O.K
	거더 하부			75	120		36.7	O.K

주) 판정 : 0.0mm ≤ 신축 여유량 ≤ 허용량 ⇒ O.K

3) 기상청 통계자료에 따른 이동량 검토

- 진단주기를 감안하여 최근 10년간 천안시 기상관측소의 최저, 최대온도를 분석하여 이에 따른 교량받침의 가동여유량을 평가한 결과 A1, A2측 모두 신축 및 수축에 대한 여유량을 확보하고 있는 것으로 검토 되었다.

기상청 통계자료	· 최근 10년간 담양군 기상관측소 자료 참조 · 최근 10년간 최저기온 : -19.5℃(측정일시 : 2010년 1월 14일) · 최근 10년간 최고기온 : 36.4℃(측정일시 : 2012년 8월 6일)

【표 3.61】 신축이음장치 및 바닥판 단부 가동여유량(기상청 통계자료) 검토결과

구 분		계산 이동량(mm)		점검당시 실측유간 (mm) ③	허용량 (mm) ④	신축 여유량(mm)		검토 결과
		최대 수축시 ①	최대 신장시 ②			최대 수축시 ④-(①+③)	최대 신장시 ③-②	
EXP.J1 (A1)	신축이음장치	11.5	15.3	20	50	18.5	4.7	O.K
	거더 상부			45	50		29.7	O.K
	거더 하부			80	50		64.7	O.K
EXP.J2 (A2)	신축이음장치	25.9	34.4	93	120	1.1	58.6	O.K
	거더 상부			70	120		35.6	O.K
	거더 하부			75	120		40.6	O.K

주) 판정 : 0.0mm ≤ 신축 여유량 ≤ 허용량 ⇒ O.K

3.3.5 교면포장

검상교는 각 편도 2차로(총 왕복 4차로)로 구성되어 있고 교면포장은 아스팔트 포장으로 T=80mm 두께로 설계되었으며, 외관조사는 도보를 이용하여 육안조사를 실시하였다.



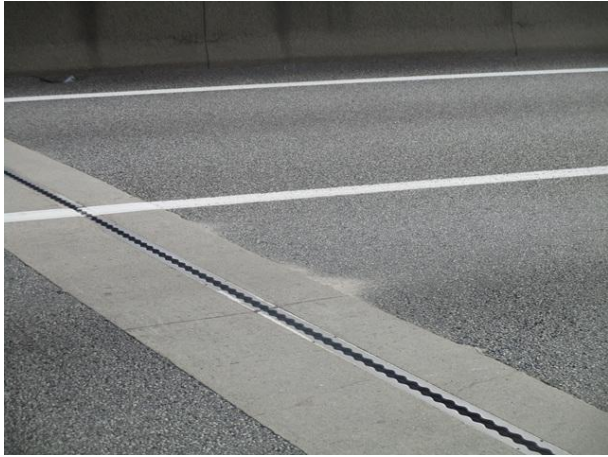
【사진 3.37】 교면포장 전경

가. 외관조사 결과

본 교량의 교면포장에 대한 외관조사 결과 전반적으로 양호한 상태이나, 일부 구간 아스콘 균열, 이격, 파손, 소성변형이 발생된 것으로 조사되었다.

【표 3.62】 교면포장 외관조사 결과

구 분	아스콘 균열 (m/개소)	아스콘 이격 (m/개소)	아스콘 파손 (㎡/개소)	소성변형 (㎡/개소)	비고
S1	8.0 / 1	3.0 / 1	0.05 / 1	0.1 / 3	
S2	-	-	-	-	
S3	-	-	0.05 / 1	-	
합 계	8.0 / 1	3.0 / 1	0.1 / 2	0.1 / 1	

	
교면포장 A1측 접속도로구간 아스콘 균열	교면포장 S1 아스콘 소성변형
	
교면포장 S1 방호벽 접속부 이격	A2측 접속도로구간 아스콘 패임

【사진 3.38】 교면포장 손상현황

나. 기 점검결과와의 비교·분석

금회 진단은 준공 후 실시하는 15년차 정밀안전진단으로서 전차 점검과 비교시 변동사항은 없는 것으로 조사되었으며, 발생한 손상들에 대해서는 금회 실시한 결과를 토대로 향후 유지관리 하는 것이 바람직하다.

【표 3.63】교면포장 기 점검결과 비교

손상내용	손상물량		손상물량 비 고	비 고
	2017년 12월 정기점검 (개소/물량)	2018년 정밀안전진단 (개소/물량)		
아스콘 균열	1ea / 8.0m	1ea / 8.0m	- -	변동없음
이격	1ea / 3.0m	1ea / 3.0m	- -	변동없음
파손	2ea / 0.1m ²	2ea / 0.1m ²	- -	변동없음
소성변형	1ea / 0.1m ²	1ea / 0.1m ²	- -	변동없음

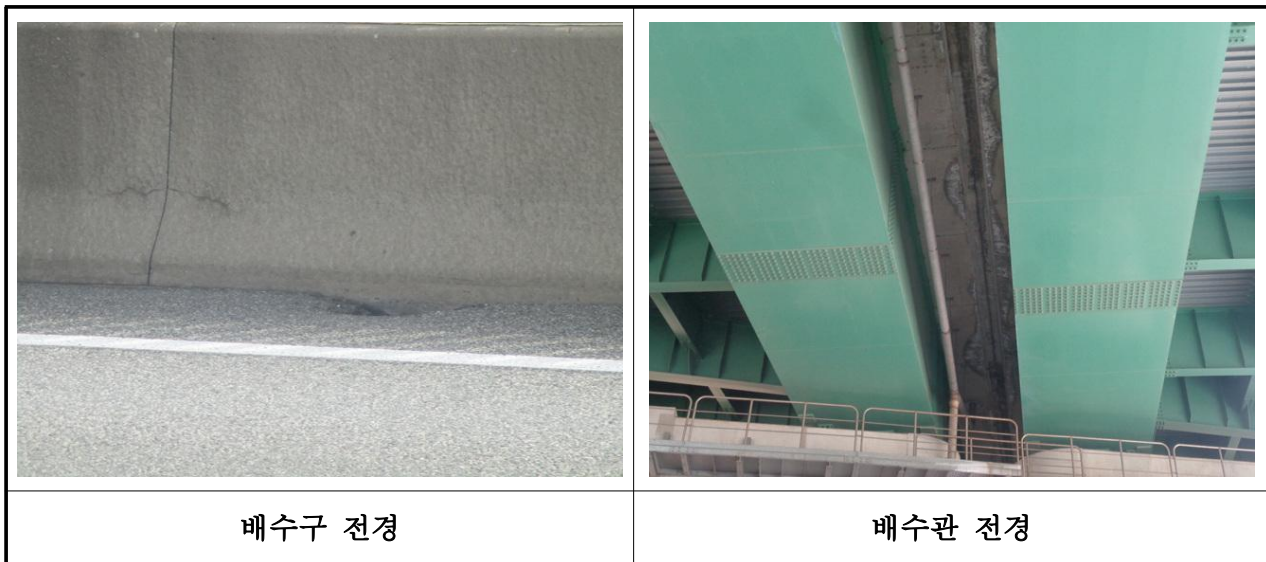
다. 주요손상 발생원인 분석 및 검토의견

- 본 교량의 교면포장에 발생한 아스콘 균열은 차량의 반복하중에 의해 발생한 것으로 판단되며 바닥판 및 방수층의 내구성 유지와 손상진전 방지를 위하여 손상의 진전시 아스콘 실링 등의 보수를 실시하는 것이 바람직하다.
- 발생한 아스콘 파손 및 소성변형은 중차량의 반복하중으로 인한 손상으로 주행성에 영향이 경미하므로, 손상의 진전시 재포장 등의 조치가 요구된다.
- 그 외 차량의 주행성 및 안전성에 영향을 미칠만한 손상은 발생되지 않은 것으로 확인되었으며, 주기적인 점검을 통한 손상의 진전 및 신규 손상 발생 파악 등의 유지관리가 필요할 것으로 판단된다.

3.3.6 기타부재

가. 배수시설

본 교량은 직선교로서 3.0%의 횡단 편구배를 가지고 있으며 교면수 흐름에 의거하여 교량 내측 캔틸레버부에 8개소의 배수시설이 육교형 배수형식으로 시공되어 있으며 교면부의 상부에는 이물질 혼입 방지를 위한 집수구 덮개(Grating)가 설치되어 있다.



【사진 3.39】 배수구 및 배수관 전경

1) 외관조사 결과

배수구 및 배수관에 대한 외관조사 결과 손상이 없는 양호한 상태인 것으로 조사되었다.

【표 3.64】 배수시설 외관조사 결과

구 분	손상현황	비고
S1	-	
S2	-	
S3	-	
합 계	-	

2) 기 점검결과와의 비교·분석

금회 진단은 준공 후 실시하는 15년차 정밀안전진단으로서 전차 점검과 비교시 특이할 만한 손상은 없는 것으로 조사되었다.

【표 3.65】배수시설 기 점검결과 비교

손상내용	손상물량		손상물량 비 교	비 고
	2017년 12월 정기점검 (개소 / 물량)	2018년 정밀안전진단 (개소 / 물량)		
상태양호	- / -	- / -	- -	-

3) 검토의견

- 현재 배수시설의 상태는 양호한 것으로 조사되었다. 배수시설의 경우 이물질 퇴적으로 인한 배수구 막힘 등의 손상이 발생되면 노면 체수 및 바닥판 손상 등을 야기 시키므로 주기적인 청소를 통한 관리주체의 유지관리가 필요하다.

나. 난간 및 연석(방호울타리)

본 교량의 방호울타리는 좌·우측에 차량 충돌 시 탑승자의 보호, 충돌로부터 인접 주행차량의 보호, 교면 위나 교량하부의 인명 및 재물의 보호 등을 위하여 콘크리트로 설치되어 있다. 각 교량의 폭은 11.855~12.435m이며 차량 운전자의 눈부심을 방지하기 위한 차광막이 중앙분리대에 설치되어 있다. 또한, 교량 준공 후 방호울타리에는 보강 등을 목적으로 개축이나 단면증설 등은 없는 것으로 확인되었다.



【사진 3.40】난간 및 연석 전경

1) 외관조사 결과

- 난간 및 연석에 대한 외관조사 결과 폭 0.3mm 내·외 균열, 망상균열, 백태, 긁힘 등의 손상이 다수 발생한 상태이다.
- 일부 도로횡단 구간은 안전휀스가 설치되지 않은 것으로 조사되었다.

【표 3.66】 난간 및 연석 외관조사 결과

구 분	균열 (m/개소)		망상균열 (㎡/개소)	박리/박락/긁힘 (㎡/개소)	백태 (㎡/개소)	휀스미설치 (m/개소)	비고
	0.3mm미만	0.3mm이상					
S1	18.2 / 38	-	-	-	10.3 / 21	-	
S2	21.0 / 25	-	0.25 / 1	0.3 / 1	0.5 / 3	30.0 / 1	
S3	17.0 / 34	0.5 / 1	2.25 / 1	0.06 / 2	0.1 / 1	15.0 / 1	
합 계	56.2 / 97	0.5 / 1	2.5 / 2	0.36 / 3	10.9 / 25	45.0 / 2	



【사진 3.41】 난간 및 연석 손상현황

2) 기 점검결과와의 비교·분석

금회 진단은 준공 후 실시하는 15년차 정밀안전진단으로서 전차 점검에 비해 균열, 망상 균열, 백태 등이 추가 발생한 것으로 조사되었다.

【표 3.67】 난간 및 연석 기 점검결과 비교

손상내용	손상물량		손상물량 비 교	비 고
	2017년 12월 정기점검 (개소/물량)	2018년 정밀안전진단 (개소/물량)		
균열(폭 0.3mm미만)	80ea / 30.7m	97ea / 56.2m	↑ 25.5	물량변동
균열(폭 0.3mm이상)	1ea / 0.5m ²	1ea / 0.5m	- -	변동없음
망상균열	1ea / 2.3m ²	2ea / 2.5m ²	↑ 0.2	물량변동
박리/박락	2ea / 0.1m ²	2ea / 0.1m ²	- -	변동없음
중분대 굽힘	- / -	1ea / 0.3m ²		
균열부 백태	- / -	18ea / 0.9m ²	↑ 0.9	신규손상
백태	4ea / 9.7m ²	7ea / 10.0m ²	↑ 0.3	물량변동
웬스미설치	2ea / 45.0m	2ea / 45.0m	- -	변동없음

3) 주요손상 발생원인 분석 및 검토의견

- 난간 및 연석에 발생한 균열백태는 대부분 시공초기 건조수축에 의해 발생한 균열부에 우수가 유입되면서 진전된 손상이다.
- 발생한 손상은 교량의 안전성 및 차량의 주행 안전성에 별다른 영향을 미치지 않는 손상이나, 부재의 내구성 유지 및 손상진전 방지를 위한 보수를 실시하는 것이 바람직하다.
- 안전웬스 미설치 구간에 대해서는 하부 통행차량의 안전확보를 위해 낙하물방지망 설치 등 적절한 조치가 필요한 것으로 판단된다.

3.4 콘크리트 내구성조사

3.4.1 개 요

가. 개 요

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 『안전점검 및 정밀안전진단 세부지침(2017. 01, 국토해양부/한국시설안전공단)』에 근거하여 시험방법, 시험빈도 및 평가방법 등을 실시하였다.

나. 조사 현황 및 위치

1) 조사 현황

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

【표 3.68】 콘크리트 비파괴시험 현황

항 목	기준수량		수 량(개소)				비 고
	상부구조(Steel BOX)	하부구조	기준		실시		
			상부	하부	상부	하부	
반발경도 시 험	• 철근콘크리트: 2개소/50m • 강합성교: 1개소/50m	• 1개소/연장50m • 교대, 교각 개소수 (경간장 50m 이상)	3	4	6	8	동일부위 시험
초음파 전달속도시 험	• 철근콘크리트: 2개소/50m • 강합성교: 1개소/50m	• 1개소/연장50m • 교대, 교각 개소수 (경간장 50m 이상)	3	4	6	8	
철근탐사 시 험	• 철근콘크리트: 2개소/50m • 강합성교: 1개소/50m	• 1개소/연장50m • 교대, 교각 개소수 (경간장 50m 이상)	3	4	6	8	
탄산화 깊이 측정	• 5경간 이내: 4~6개소 ¹⁾ • 5경간 이상: 6~9개소 ²⁾		4~6		6	4	
염화물 함유량시험	• 3개소 이상 ³⁾		3		4	2	
균열깊이 조 사	• 부재의 중요도를 고려하여 책임기술자의 판 단에 따라 수량 결정		-		-	2	C _w =0.3mm미만 균열

주1) 철근콘크리트 상부구조에서 최소 2개소 이상 실시

주2) 철근콘크리트 상부구조에서 최소 3개소 이상 실시

주3) 철근콘크리트 상부구조에서 최소 1개소 이상 실시

2) 내구성조사 위치 선정사유

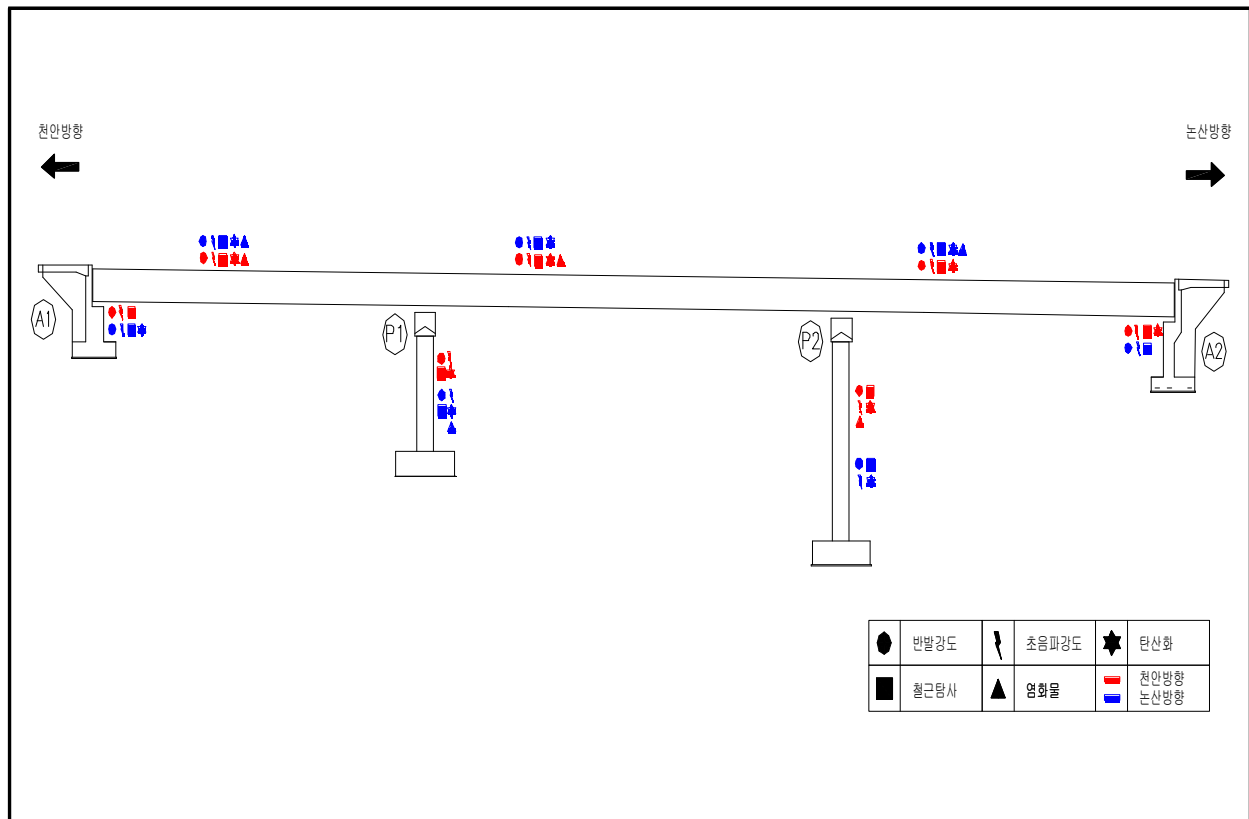
외관조사 결과에 따라 내구성의 상태 비교를 위하여 손상이 발생한 손상부와 손상이 발생하지 않은 건전부에 각각 시험을 실시하였으며 그에 따라 상부구조는 바닥판하면 캔틸레버에, 하부구조는 교각 기둥 하부측에 실시하였다.

3) 조사 사진



【사진 3.42】 콘크리트 내구성조사 전경

4) 콘크리트 내구성조사 위치도



【그림 3.5】 콘크리트 내구성조사 위치도

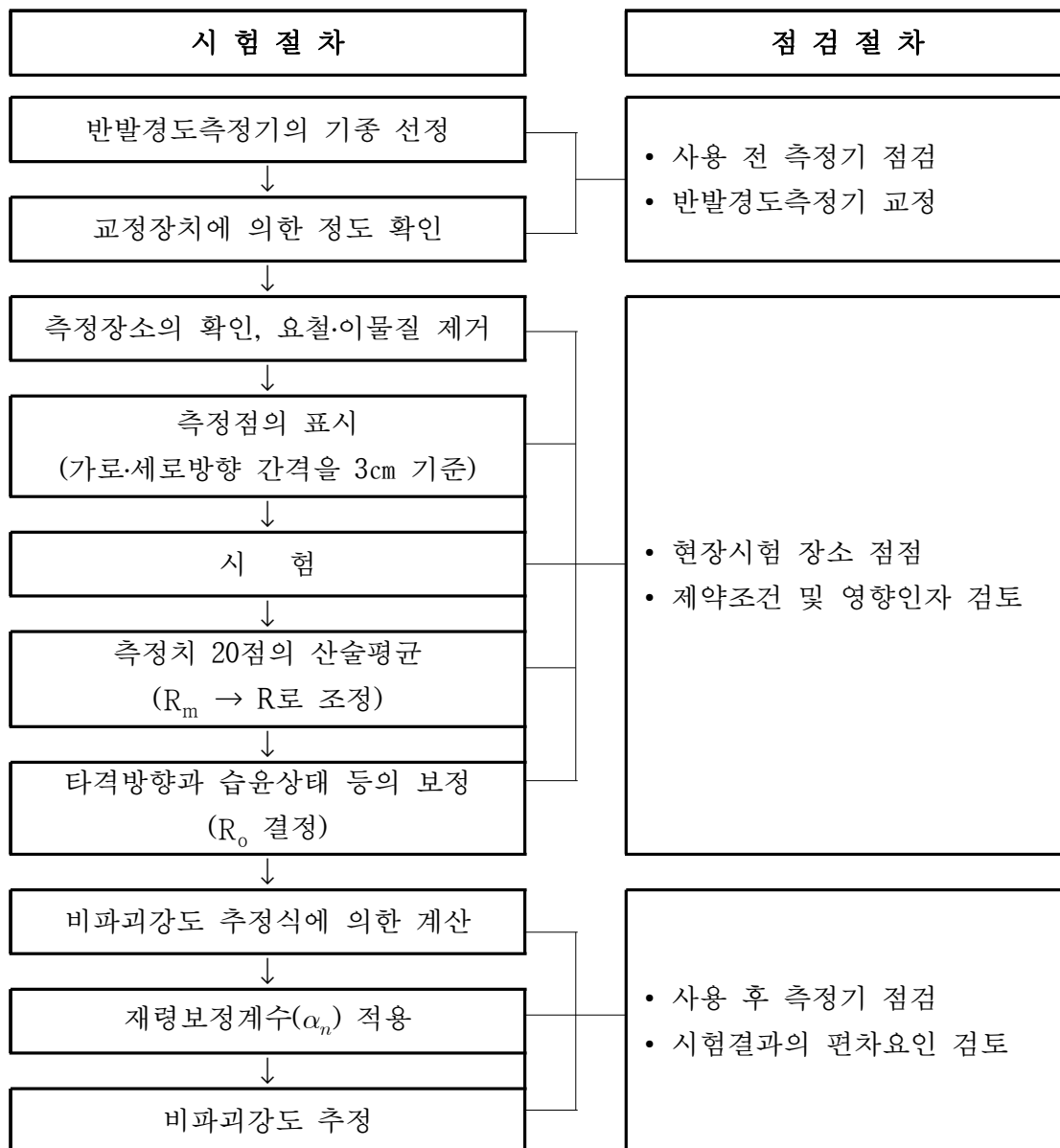
3.4.2 시험내용 및 평가기준

가. 콘크리트 강도시험

1) 반발경도시험

콘크리트의 표면 경도를 측정하여, 이 측정치로부터 콘크리트의 압축강도를 비파괴로 추정하는 검사방법이다. 반발경도를 구하는 방법으로는 슈미트 해머(Schmidt Hammer)법이 가장 널리 사용된다. 슈미트 해머로 경화된 콘크리트 표면을 타격시, 반발경도(R)와 콘크리트의 압축강도(F_c)와의 사이에 특정 상관관계가 있다는 실험적 경험을 기초로 한다.

① 반발경도시험 및 측정기 점검 등의 절차



【그림 3.6】 반발경도시험 및 측정기 점검 등의 절차

외관조사 결과에 의해 결정된 측정개소에 대해서 타격점 상호간의 간격은 3cm를 표준으로 종으로 5열, 횡으로 4열의 선을 그어 직교되는 20점을 타격하여 반발정도 값의 산술평균값(R_m)을 구한다. 산술평균값(R_m)에 대해서는 릴렘(RILEM) 규정에 따라 각 반발정도의 값이 $R_m \pm 20\%$ 의 범위를 벗어나는 값들은 제외시키고 나머지 값들을 다시 산술평균하여 반발정도 R 을 결정한다.

② 보정반발경도(R_o)

【표 3.69】 보정반발경도(R_o)

◇ 보정반발경도 : $R_o = R + \Delta R_1 + \Delta R_2$

여기서, R : 반발경도

ΔR_1 : 타격방향에 따른 보정값

ΔR_2 : 콘크리트의 습윤상태에 따른 보정값

㉠ 타격방향에 따른 보정값(ΔR_1)

- 수평방향의 타격에 의한 측정치가 안정된 값을 나타내지만 타격방향이 다른 경우에는 반발치를 보정해 주어야 함
- ⇒ 하향 타격(-90°)의 경우 : (+)값으로 보정
- 상향 타격($+90^\circ$)의 경우 : (-)값으로 보정

α R	보 정 값			
	$+90^\circ$	$+45^\circ$	-45°	-90°
10	-	-	+2.4	+3.2
20	-5.4	-3.5	+2.5	+3.4
30	-4.7	-3.1	+2.3	+3.1
40	-3.9	-2.6	+2.0	+2.7
50	-3.1	-2.1	+1.5	+2.2
60	-2.2	-1.6	+1.3	+1.7

㉡ 콘크리트의 습윤상태에 따른 보정값(ΔR_2)

- 콘크리트는 함수율이 증가함에 따라 반발경도가 저하됨
- ⇒ 측정위치가 습하고 타격의 흔적이 보이는 경우 : $\Delta R_2 = +3$ 으로 보정
- 측정위치가 완전히 젖어 있는 경우 : $\Delta R_2 = +5$ 로 보정

③ 압축강도의 추정

보정반발경도(R_o)로부터 압축강도(F_c)의 상관관계를 도출한 제안식들은 다음과 같으며, 제안식의 적용은 시험방법 및 조건에 맞는 제안식을 선정하는 것이 중요하다.

【표 3.70】 기존의 비파괴강도 추정 제안식(반발경도시험)

구 분	추 정 식(MPa)	비 고
일본재료학회	$F_c = -18.0 + 1.27R_o$	금회 적용(식①)
동경 건축재료 검사소	$F_c = (10R_o - 110) \times 0.098$	-
일본건축학회	$F_c = (7.3R_o + 100) \times 0.098$	금회 적용(식②)
U.S Army	$F_c = (-120.6 + 8.0R_o + 0.0932R_o^2) \times 0.098$	-

※ 안전점검 및 정밀안전진단 세부지침(2017. 01, 국토교통부/한국시설안전공단)

④ 28일 강도의 추정

시일이 경과할수록 콘크리트 구조물은 표면경도가 높아지므로 아래 식과 같이 재령 28일 강도(F_{28}')로 환산하여 압축강도를 추정한다. 콘크리트의 재령에 따른 압축강도 보정계수 α 는 아래 표와 같으며, 3,000일 이상의 재령에 대해서는 0.63을 적용한다.

$$F_{28}' = \alpha \cdot F_c$$

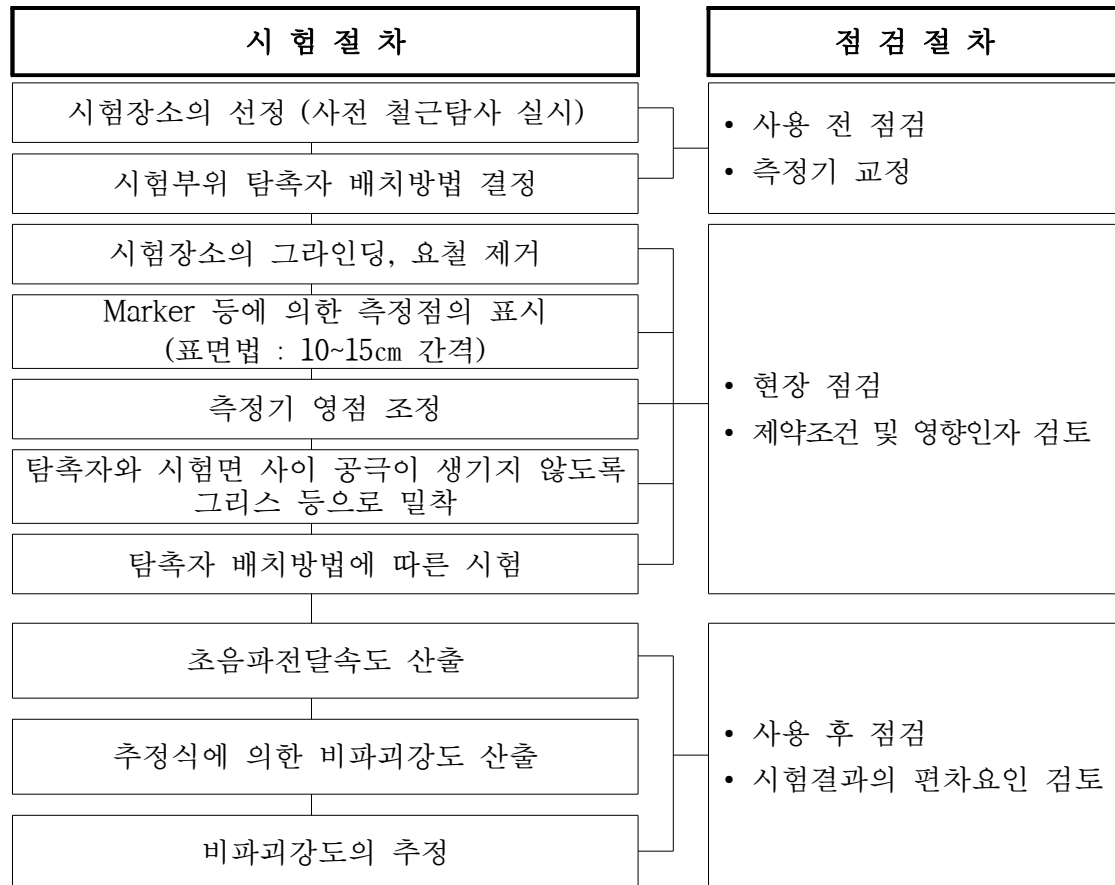
【표 3.71】 재령계수 α 값

재령(일)	10	20	28	50	100	150	200	300	500	1000	3000
α	1.55	1.12	1.00	0.87	0.78	0.74	0.72	0.70	0.67	0.65	0.63

2) 초음파전달속도시험

초음파의 투과속도가 콘크리트의 밀도 및 탄성계수에 따라서 변화하는 것을 이용하며, 이 투과속도로부터 콘크리트의 동적 특성, 강도, 균열상태 등을 추정하는 방법이다. 그러나, 강도 추정의 정확도는 높지 않으며, 일반적으로 콘크리트의 강도 및 품질 비교 또는 균열깊이를 판정하는 수단으로서 이 방법을 사용하고 있다.

① 초음파전달속도시험 및 측정기 점검 등의 절차



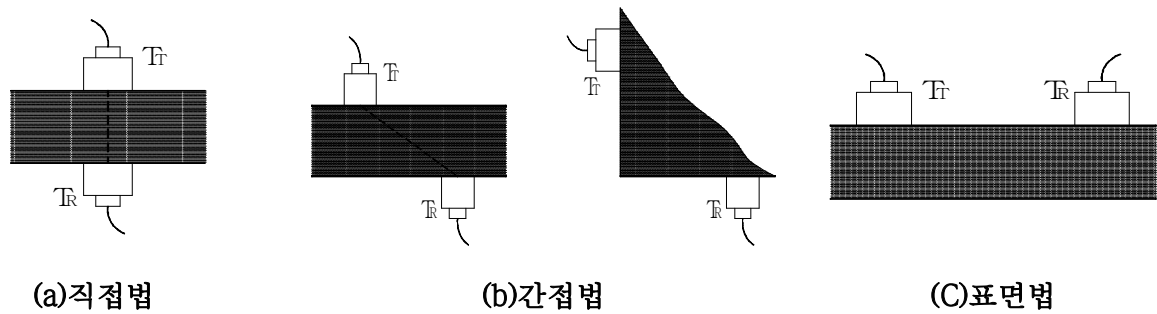
【그림 3.7】 초음파전달속도시험 및 측정기 점검 등의 절차

② 초음파전달속도시험에 의한 전달속도 분석

초음파전달속도를 결정하기 위해서는 재료에서 초음파가 전달되는 거리를 미리 측정하고 장비상에 나타난 초음파 전달시간을 측정한 후 아래 식에 의해서 구한다.

$$\text{전달속도(Velocity)} = \frac{\text{전달길이(Path Length)}}{\text{전달시간(Transit Time)}}$$

초음파전달속도시험을 위한 탐촉자의 배치방법으로는 직접법, 간접법 및 표면법이 있다.



【그림 3.8】 초음파전달속도시험을 위한 탐촉자 배치방법

표면법과 직접법에서 구한 초음파전달속도는 근사적으로 아래 식과 같은 관계가 있다.

$$V_d \approx 1.05 V_i$$

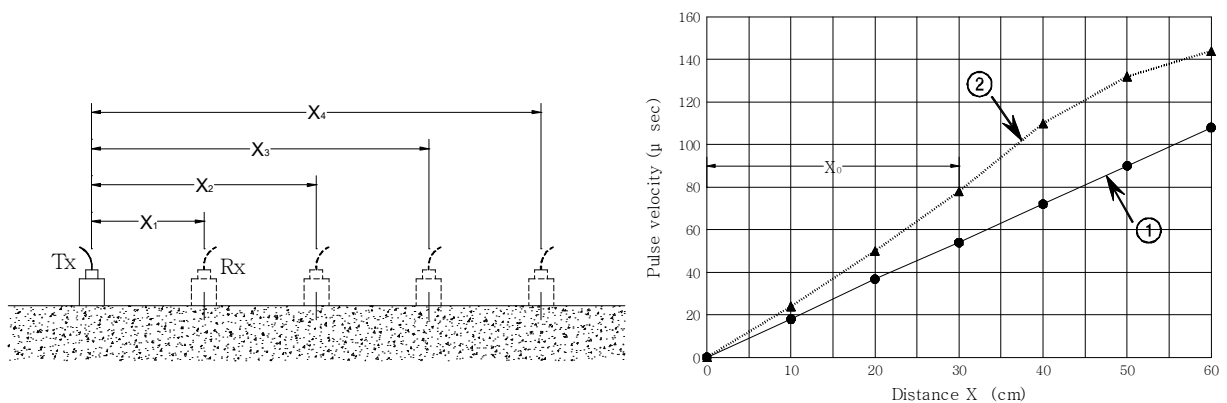
여기서, V_d : 직접법에 의한 초음파 속도

V_i : 표면법에 의한 초음파 속도

직접법과 표면법의 초음파전달속도는 재료의 종류, 배합, 함수율 등 여러 가지 원인으로 변동을 나타내고 있으며, 보편적으로 현장 콘크리트의 초음파전달속도 관계는 $V_d \approx 1.05 \sim 1.15 V_i$ 의 사이에 있다고 경험적으로 보고되고 있다.

보다 정확한 직접법과 표면법의 초음파전달속도의 관계를 파악하기 위해서는 표면법을 수행한 동일 조건의 구조물이나, 동일한 부위에서 채취한 코어의 종파(직접법) 속도를 측정하여 상관관계에 의해 환산하여 이용하는 방법이 바람직하다.

표면법은 등간격(100~150mm)으로 5점 이상의 측점을 정하고 초음파의 전달거리(X_i)에 따른 전달시간(T_i)을 측정하고, 최소자승법에 의해서 회귀직선식을 구하여 그 기울기를 전달속도(V_i)로 한다.



【그림 3.9】 표면법에 의한 초음파전달속도의 측정

회귀직선의 적정성 여부를 판단하기 위해서 회귀직선의 유의성(有意性)검정에 사용되는 결정계수(Coefficient of determination)를 다음 식에 의해서 계산한다.

$$r^2 = \frac{SSR}{SST} = \frac{(\sum (X_i - \bar{X})(T_i - \bar{T}))^2}{\sum (X_i - \bar{X})^2 \sum (T_i - \bar{T})^2}$$

여기서, $\bar{X}$, $\bar{T}$ 는 거리 및 전달시간의 평균값

③ 비파괴강도의 추정

본 과업에서는 r^2 값이 99% 이상이 되는 회귀직선식만을 사용하여 전달속도 V_d 를 계산하였다. 전달속도에 따른 콘크리트 압축강도의 추정을 위하여 초음파전달속도와 압축강도의 상관관계를 도출한 다음 식을 사용하였다.

【표 3.72】 기존의 비파괴강도 추정 제안식(초음파전달속도시험)

구 분	추 정 식(MPa)	비 고
일본건축학회	$F_c = (215 V_d - 620) \times 0.098$	금회 적용(식④)
일본토목학회	$F_c = (102 V_d - 117) \times 0.098$	금회 적용(식③)
한전기술연구원	$F_c = (339.1 V_d - 1107) \times 0.098$	-
谷川の 제안식	$F_c = (172.5 V_d - 499.6) \times 0.098$	-

※ V_d : 직접법에 의한 초음파전달속도(km/s)

※ 안전점검 및 정밀안전진단 세부지침(2010. 12, 국토해양부/한국시설안전공단) 참조

※ 콘크리트 및 강재 비파괴시험 매뉴얼(2006. 12, 한국시설안전기술공단) 참조

나. 철근탐사시험

1) 개 요

본 시험은 전자파레이더를 이용한 철근탐사 시험기(RC Radar)를 활용하여 철근콘크리트 구조물에 배근된 철근간격, 콘크리트 피복을 측정하기 위해 실시한다.

철근콘크리트 구조물의 부재 내부에 배근되어 있는 철근의 피복두께가 지나치게 작은 경우에는 콘크리트의 탄산화 등에 따른 열화손상에 대한 저항성이 저하되어 내구성이 감소할 가능성이 있으며, 피복두께가 지나치게 큰 경우에는 강도감소 등을 수반할 우려가 있으므로 철근탐사는 설계 당시와 같이 콘크리트 내에 배근되어 있는 철근의 배근상태 및 피복두께를 파악하기 위하여 실시한다.

2) 측정원리

전자파레이더의 원리는 현재 널리 사용되고 있는 레이더와 동일하다. 즉, 콘크리트용 전자파레이더는 임펄스 상의 전자파를 송신안테나로부터 콘크리트 내로 방사하면 그 전자파가 콘크리트와 전기적 성질(비유전율, 도전율)이 다른 물체(철근, 매설관, 공동 등)와의 경계에서 반사한다. 이를 수신안테나로 수신하고, 그에 소요되는 왕복전파시간으로부터 반사물체까지의 거리를 계산하면 그 위치를 구할 수 있다. 원리를 아래 【그림 3.30】에 나타내었고, 콘크리트 중의 전자파 속도는 다음 식과 같다.

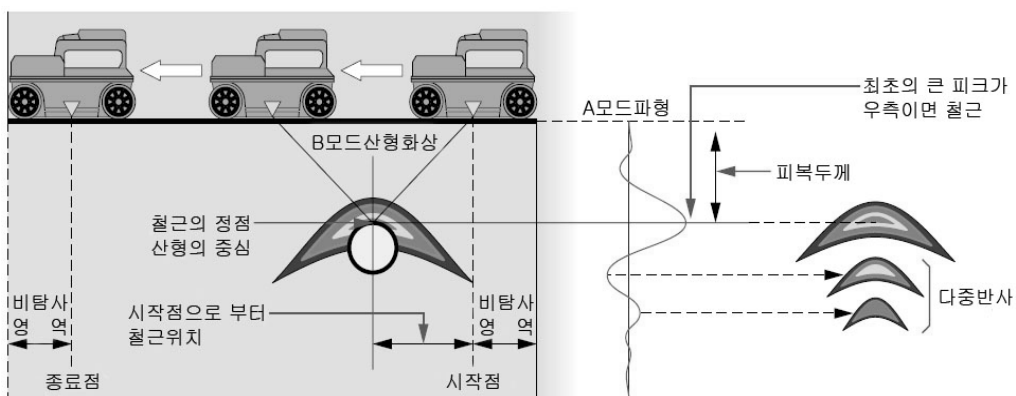
$$V = \frac{C}{\sqrt{\epsilon_r}} \quad (\text{m/sec})$$

여기서, C : 진공 중에서 전자파의 속도(3×10^8 m/sec)

ϵ_r : 콘크리트의 상대유전율(6~10)

또한, 반사물체까지의 거리(D)는 송신 시각으로부터 수신 시각까지의 시간차(T)의 측정치와 콘크리트 내부의 전파속도(V)로부터 구할 수 있다.

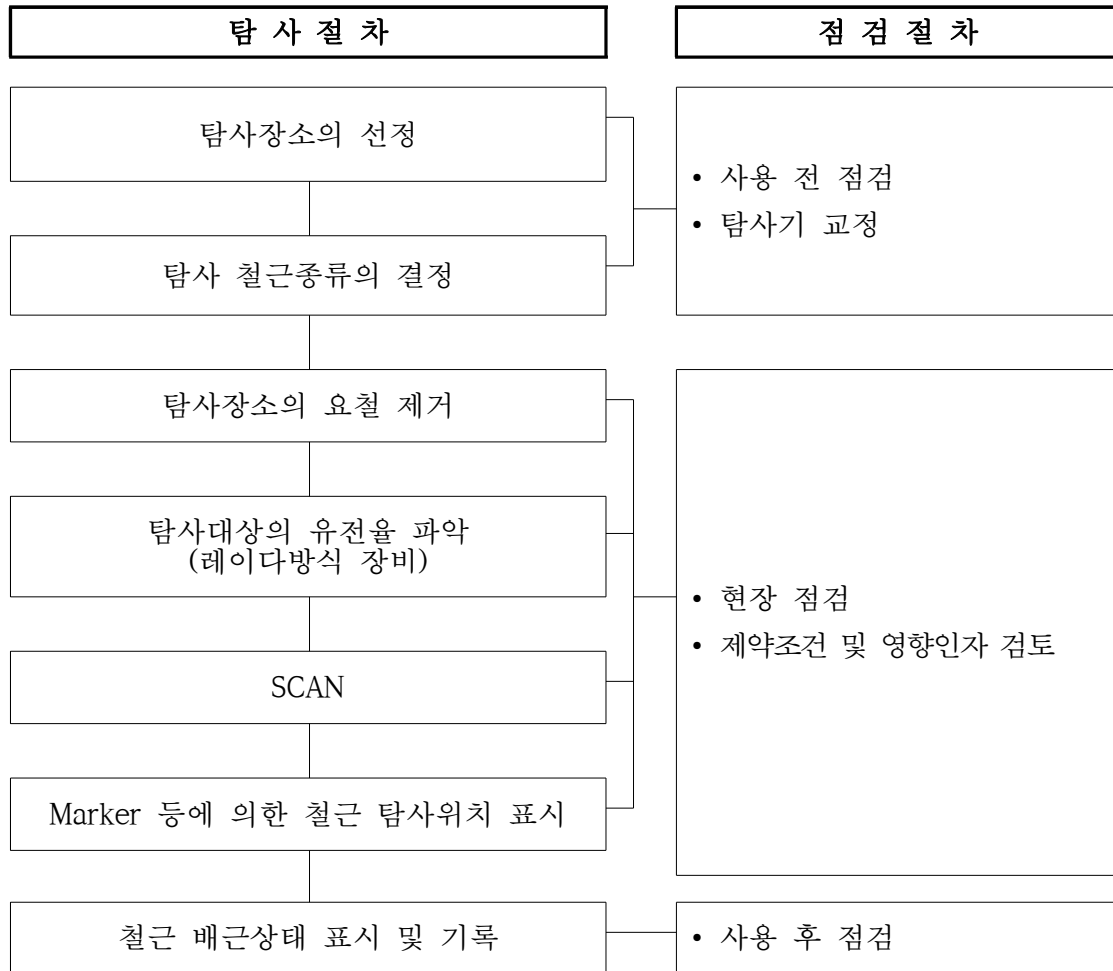
$$D = \frac{1}{2} V T \quad (\text{m})$$



【그림 3.10】 철근탐사 측정원리

3) 철근탐사시험 및 장비 점검 등의 절차

철근탐사시험 방법에 대한 절차는 KS F 2734 및 KS F 2735의 규정에 준한다.



【그림 3.11】 철근탐사시험 및 장비 점검 등의 절차

4) 탐사조건 및 적용한계(RC Radar의 경우)

① 탐사조건

- 적용 가능한 조건
 - 탐사심도 200mm이내
 - 탐사대상 철근지름이 $\phi 6\text{mm}$ 이상
 - 콘크리트의 질이 균일한 곳
 - 철근이 안테나 진행방향과 직교인 경우
- 적용 곤란한 조건
 - 표면에 금속 등 전파를 반사하는 것이 있고, 그 밑의 철근 등을 탐사하는 경우
 - 100mm이하의 피치로 배근되어 있는 경우
 - 철근이 안테나의 진행방향과 평행인 경우

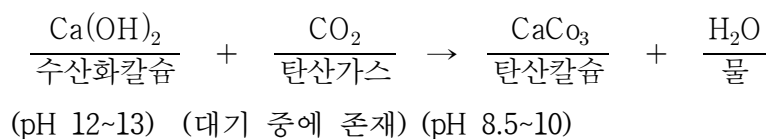
② 적용한계

- 탐사대상 물체의 표면에 금속 등 전파를 반사하는 것이 있고, 그 밑의 철근 등을 탐사하는 경우
- 철근이 안테나의 진행방향과 평행인 경우
- 비유전율에 따라 피복두께의 차이가 있으므로 탐사 대상물의 비유전율을 추정하기 어려움
- 철근직경과 복철근 및 경사철근의 판독 불가능
- 탐사대상 표면에 요철이 많은 장소는 탐사결과의 신뢰성 저하
- 안테나의 사용으로 좁고, 짧은 위치의 탐사 불편

다. 탄산화깊이 측정

1) 개 요

탄산화란 콘크리트의 탄산화(Carbonation) 과정에서 나타나는 현상으로 탄산화에 의해서 문제가 발생하는 것은 콘크리트 자체에서 생기는 것이 아니고, 콘크리트 중의 철근에 녹이 발생함으로써 문제를 일으키는 것이다.



탄산화가 일어나는 메카니즘을 보면 시멘트의 수화반응에서 생성되는 수산화칼슘(Ca(OH)_2)은 pH 12~13정도의 강알칼리성을 나타내지만 대기 중에 포함되어 있는 약산성의 탄산가스(약 0.03%)와 접촉하면 탄산칼슘과 물로 변화하고 탄산칼슘으로 변화한 부분의 pH가 8.5~10 정도로 낮아지게 된다. 따라서, 콘크리트의 탄산화는 일반환경 하에서도 확실하게 진행되기 때문에 매입된 철근의 부식에 따른 문제가 가장 기본적인 중요하다. 콘크리트 내부의 pH가 11이상에서 철근은 표면에 $1 \times 10^{-6} \text{mm}$ 두께의 수산화물($\gamma\text{-Fe}_2\text{O}_3 \cdot n\text{H}_2\text{O}$) 부동태막을 형성하므로 산소 침입을 막아 철근의 부식을 방지하지만 탄산화에 의하여 pH가 11보다 낮아지면 부동태막이 파괴되면서 철근에 녹이 발생하게 된다. 이러한 녹은 원래 부피의 약 2.5배에서 최대 7배까지 팽창하고 녹의 팽창압력에 의해 콘크리트 내부에는 균열이 발생하게 되며 철근의 부착강도 저하, 피복 콘크리트의 탈락, 철근 단면적의 감소 등 구조물의 내구성 저하를 초래하게 된다. 이러한 원인으로 녹의 진행과 함께 콘크리트 구조물의 내구성면에서 탄산화를 파악하는 것이 중요하다.

	STEP 1 - 정상, 재료 및 강도상의 변화는 거의 없음 (약간의 건조수축에 의한 균열) STEP 2 - 녹의 발생에 의한 팽창압이 콘크리트 내부에 발생하여 미세한 균열이 발생 STEP 3 - 철근의 윗면이 팽창함 - 균열이 표면까지 연장되어 공기와 수분의 침입이 격화되어 동해 등의 다른 열화도 유발시키며 녹물이 보임 STEP 4 - 철근 윗면의 피복이 떨어지고, 철근의 노출이 시작됨 - 철근단면적이 감소함 STEP 5 - 철근 윗면이 거의 없어지고 철근은 공기 중에 직접 노출됨 - 내구성능은 없음

【그림 3.12】 탄산화에 의한 콘크리트 성능저하

2) 탄산화 속도에 영향을 미치는 요인

탄산화 속도에 영향을 미치는 요인으로서는 환경조건(대기 중의 탄산가스 농도, 온도, 습도, 마감재 등)을 주원인으로 하는 외적요인 및 콘크리트 자체의 성능·품질(함수율, 강도, 시멘트의 종류, 배합조건, 시공조건 등)을 주원인으로 하는 내적요인에 의해 복합적인 영향을 받는 것으로 알려져 있다. 대표적인 원인을 정리하면 다음과 같다.

【표 3.73】 탄산화 속도에 영향을 미치는 요인

구분	영향인자	탄산화 속도
내적 요인	시멘트의 종류	- 수화반응이 느릴수록 탄산화 속도가 빠름 - 조강 포틀랜드시멘트 < 보통 포틀랜드시멘트 < 중용열 포틀랜드시멘트
	골재의 종류	투기성이 큰 골재일수록 탄산화 속도가 빠름
	계면활성제 종류	동일 물-시멘트비, 동일 슬럼프라면 탄산화 속도와 무관함
	압축강도	압축강도가 낮을수록 탄산화 속도가 빠름
	물-시멘트비	물-시멘트비가 증가하면 탄산화 속도가 빠름
	시공 정밀도	다짐이 불충분할수록 탄산화 속도가 빠름
	콘크리트 결함부	균열부위, 이음부, 손상부위 등에서 탄산화 속도가 빠름

【표 3.73】 탄산화 속도에 영향을 미치는 요인(계속)

구분	영향인자	탄산화 속도
외적 요인	온도	- 온도 상승시 탄산화 속도가 빠름 20~50 °C 사이에서는 영향이 크지 않음
	이산화탄소 농도	- 농도가 클수록 탄산화 속도가 빠름 - 탄산가스 농도 3~10% 사이에서 상승비율이 큼
	습도	상대습도 50~70% 에서 탄산화 속도가 최대
	실내, 실외	실내의 탄산화 속도가 빠름

3) 탄산화깊이의 측정

본 과업에서는 일반적으로 현장에서 간편하게 이용되는 페놀프탈레인법(페놀프탈레인은 pH 지시약의 일종으로 1% 알칼리용액)을 이용하여 콘크리트의 탄산화 진행 정도를 측정한다.

콘크리트 파단면에 1% 페놀프탈레인 용액을 도포한 후 색의 변화를 관찰하는 방법으로 강알칼리성일수록 짙은 보라색을 띠며 pH 9이하에서는 무색을 나타낸다. 탄산화 진행 깊이의 측정은 콘크리트 표면에서 발색점까지의 깊이를 버니어캘리퍼스 등으로 측정한다.

4) 탄산화를 고려한 잔존수명 예측

탄산화 속도는 경과시간(t)의 평방근에 비례하여 진행한다고 하는 $\sqrt{t}$ 법으로 표현된다. 탄산화(C)는 다음과 같이 나타낼 수 있다.

$$C = A \times \sqrt{t}$$

여기서, C : 탄산화깊이(mm)

A : 탄산화 속도계수(mm/ $\sqrt{\text{년}}$)

t : 재령(년)

여기서 구해진 탄산화 속도계수(A)를 실제 탄산화깊이와 경과년수를 이용하여 역추적으로 구한 후 탄산화가 철근에 도달하는 시간을 계산하면 콘크리트의 탄산화에 의한 잔존수명을 예측할 수 있다.

$$\text{수명예측(년)} = (\text{철근피복} / \text{탄산화 속도계수})^2$$

$$\text{잔존수명예측(년)} = \text{수명예측년수} - \text{경과년수}$$

5) 평가기준

탄산화 상태평가 기준은 다음과 같다.

【표 3.74】 탄산화 상태평가 기준

기 준	탄산화 잔여 깊이	철근부식의 가능성
a	• 30mm이상	• 탄산화에 의한 부식발생 우려 없음
b	• 10mm이상 ~ 30mm미만	• 향후 탄산화에 의한 부식발생 가능성 있음
c	• 0mm이상 ~ 10mm미만	• 탄산화에 의한 부식발생 가능성 높음
d	• 0mm미만	• 철근부식 발생
e	-	-

라. 염화물함유량시험

1) 콘크리트 속의 염분에 대한 일반적 사항

염화물의 콘크리트 침투를 구분해 보면 일반적으로 두가지로 크게 구분할 수 있다.

하나는 이미 건립된 구조물에 해풍, 해수 및 염화물을 함유한 외부 환경조건에 의해 염화물이 침투 축적되는 경우이고, 다른 하나는 방동대책으로서 염화칼슘(CaCl_2)과 염화나트륨(NaCl)의 살포에 의해 염화물이 침투하는 경우이다.

다음은 콘크리트 제조시에 배합재료로부터 직접 콘크리트에 침투하는 경우, 특히 아직 굳지 않은 프레스 상태일 때 혼입하는 경우인데 이의 예로서는 ① 깨끗이 세척하지 않은 바다 모래의 사용, ② 경화 촉진제로서 염화칼슘(CaCl_2)의 사용, ③ 염화칼슘(CaCl_2)을 주체로 한 조강형 AE제의 사용, ④ 혼화수로서 해수의 사용 등을 들 수 있다. 이 중 미세정 바다모래에 의한 염분(염화나트륨(NaCl))을 주로 함유한 것의 혼입에 의한 것이 염해 원인의 대부분을 차지하고 있다.

콘크리트 중에 함유하는 염화물은 ① 가용성 염화물(수용성 염화물), ② 전 염화물(산 용해성 염화물)의 2종류로 분류할 수 있다. ①의 가용성 염화물로는 콘크리트에서 물에 의해 유출되는 염화물이고, ②의 전 염화물은 콘크리트를 강한 산으로 용해함으로써 유출되는 염화물이다. 가용성 염화물의 측정은 콘크리트의 세공용액 속에 용해되어 있는 유리 염화물의 양을 구하는 경우로 측정할 수 있고 유출온도 등 시험방법의 자세한 내용은 제안되고 있는 각 방법에 따라 약간 차이가 있다. 일본 콘크리트공학협회(JCI)에서는 가용성 염화물을 「경화콘크리트 중에 함유된 50℃의 온수에 녹는 염화물」이라 정의하여 측정방법을 정하고 있다.

전 염화물량과 가용성 염화물량과의 차이는 시멘트 수화물에 고정되어 있는 염화물로서 판정되어진다.

강재 위치에 대한 염화물 이온의 강재 부식발생 한계농도는 콘크리트 단위용적당 양으로서 $0.3 \sim 1.2 \text{kg/m}^3$ 정도이고 이 값은 구조물의 설치 환경조건이나 강재부식 허용량 등의 조건에 따라서 다르다. 예를 들면, 미리 염화물을 혼입한 공시체에 의한 촉진시험 등에서는 $0.3 \sim 0.6 \text{kg/m}^3$ 정도이고 실제 환경의 노출실험에서는 $1.2 \sim 2.4 \text{kg/m}^3$ 정도로 되어 있다. 촉진시험과 실제 환경에서 얻어지는 한계농도의 차이는 시험 공시체와 실제 구조물의 덮개나 물-시멘트비의 차이 그리고 촉진시험 시에 설정되는 고온환경 등 온도의 영향이라고 생각된다.

안전점검 및 정밀안전진단 세부지침(2010.12) 및 콘크리트 표준시방서 내구성 조사편에서는 경화콘크리트의 경우 전염화물 기준으로 실제 환경의 노출실험 결과 하한치인 1.2kg/m^3 을 강재 부식발생 한계농도로서 정하고 있다. 비록, 부식환경에 따른 전염화물량이 1.2kg/m^3 을 넘더라도 부식이 발생하지 않을 가능성이 있지만 잠재적으로 부식 가능성이 높을 것으로 평가되므로 부식방지를 위한 조치가 검토되어야 할 것이다.

2) 평가기준

① 국내 콘크리트 표준시방서 기준

굳지않은 콘크리트의 경우는 철근의 부식을 방지하기 위하여 0.3kg/m^3 이하로 규정하며, 책임기술자의 승인이 있는 경우 0.6kg/m^3 까지 허용

② 콘크리트 구조설계기준(2007년)

【표 3.75】 염화물 평가기준(콘크리트 구조설계기준(2007))

부재의 종류	최대 수용성 염소이온(Cl^-), 시멘트의 중량에 대한 비(%)
프리스트레스트 콘크리트	0.06
염화물에 노출된 철근콘크리트	0.15
건조상태 또는 습기로부터 차단된 철근콘크리트	1.00
기타 철근콘크리트	0.30

③ 안전점검 및 정밀안전진단 세부지침(2017. 01)

【표 3.76】 염화물 상태평가 기준(안전점검 및 정밀안전진단 세부지침(2017.01))

기 준	전염화물 이온량(kg/m^3)	철근부식의 가능성
a	• 염화물 $< 0.3 \text{kg/m}^3$	• 염화물에 의한 부식이 발생할 우려 없음
b	• $0.3 \text{kg/m}^3 < \text{염화물} \leq 1.2 \text{kg/m}^3$	• 염화물이 함유되어 있으나, 부식발생 가능성 낮음
c	• $1.2 \text{kg/m}^3 < \text{염화물} \leq 2.5 \text{kg/m}^3$	• 향후 염화물에 의한 부식발생 가능성 높음
d	• 염화물 $\geq 2.5 \text{kg/m}^3$	• 철근 부식발생
e	-	-

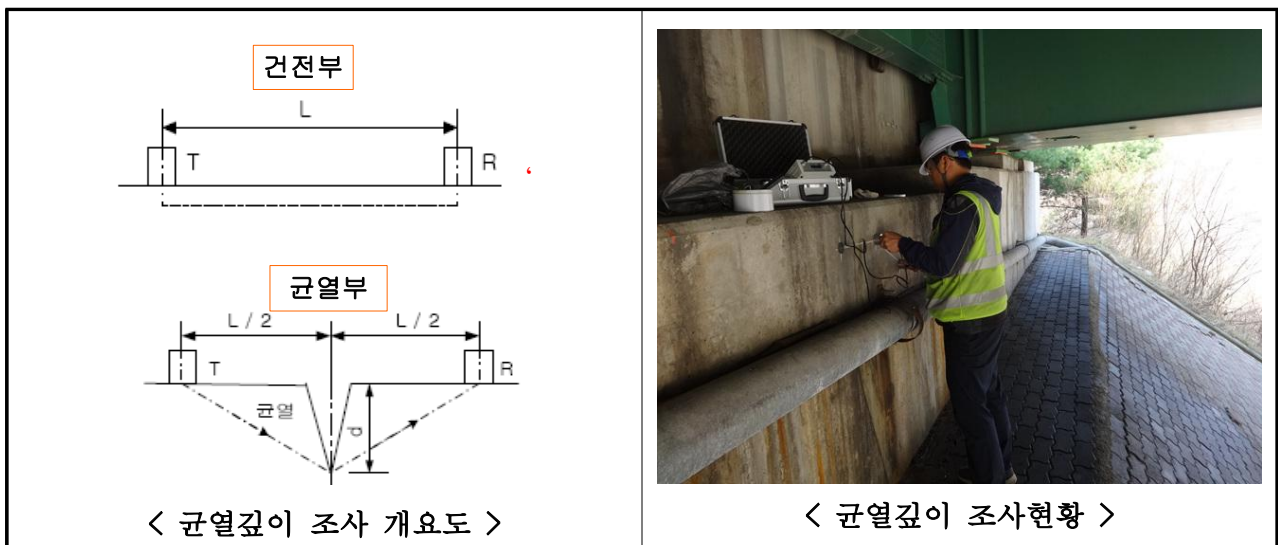
마. 균열깊이 조사

콘크리트 표면의 균열깊이는 일반적으로 T_c-T_0 법으로 구한다.

T_c-T_0 법은 콘크리트 부재의 균열부와 건전부에서 아래 그림과 같이 각각 측정하고, 양자의 데이터 비교에 의해 균열깊이를 산출하는 것이다. 본 방법에서는 균열부분을 중심으로 하여 송신탐촉자와 수신탐촉자를 등간격으로 배치한다. 송신탐촉자(T)로부터 발신된 종파초음파가 그림 중의 점선과 같이 콘크리트 내를 전파하고 균열 선단부를 경유해서 수신탐촉자(R)에 도달하기까지의 시간 T_c 를 구한다.

비교용으로서 같은 콘크리트 부재에서 균열이 없는 부분을 대상으로 송신탐촉자와 수신탐촉자의 거리 L 과 초음파가 전파하는 시간 T_0 를 구해 다음 식을 적용하여 균열깊이를 구한다. 본 과업에서는 $X=10\text{cm}$ 를 적용하였다.

$$d = \frac{L}{2} \sqrt{\frac{(T_c^2)}{(T_0^2)} - 1}$$



【그림 3.13】 T_c-T_0 법에 의한 탐촉자 배치 및 균열깊이 측정방법

3.4.3 시험결과 및 분석

3.4.3.1 천안방향

1) 콘크리트 강도시험

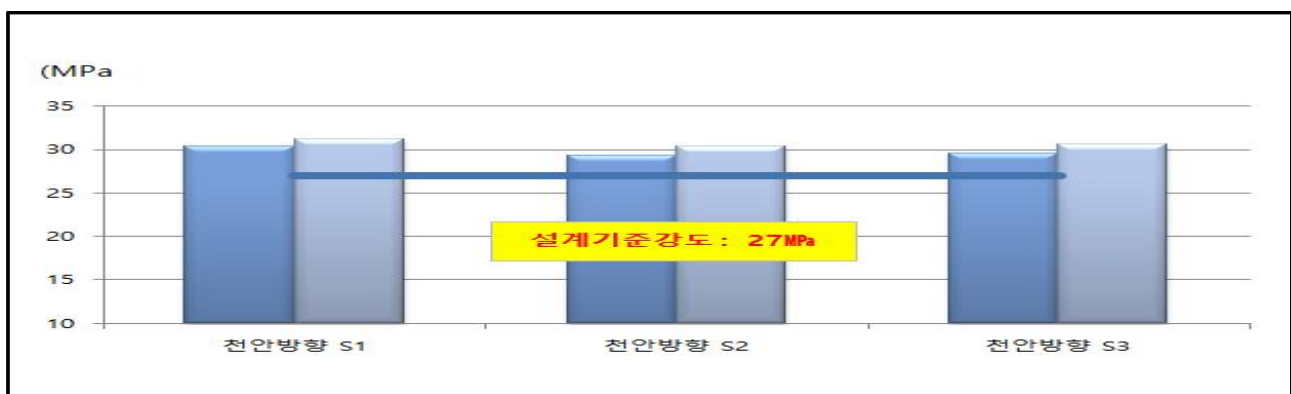
검상교의 콘크리트 비파괴강도시험은 상·하부구조에서 반발경도시험 7개소(상부구조:3개소, 하부구조:4개소) 및 초음파전달속도시험 7개소(상부구조:3개소, 하부구조:4개소)를 실시하였으며, 검토결과는 다음과 같다.

① 비파괴강도 시험결과

- 검토결과, 설계기준 대비 상부구조 : 110.4~113.7%, 하부구조 : 110.4~116.7%로 반발경도법에 의한 비파괴 추정강도는 모두 설계기준강도를 상회하는 양호한 것으로 측정되었다.
- 따라서, 금회 시험을 실시한 검상교 상부구조 및 하부구조에 대한 콘크리트 강도는 공용년수 경과에 따른 강도 저하는 없는 것으로 판단된다.

【표 3.77】 상부구조 콘크리트 비파괴강도 시험결과

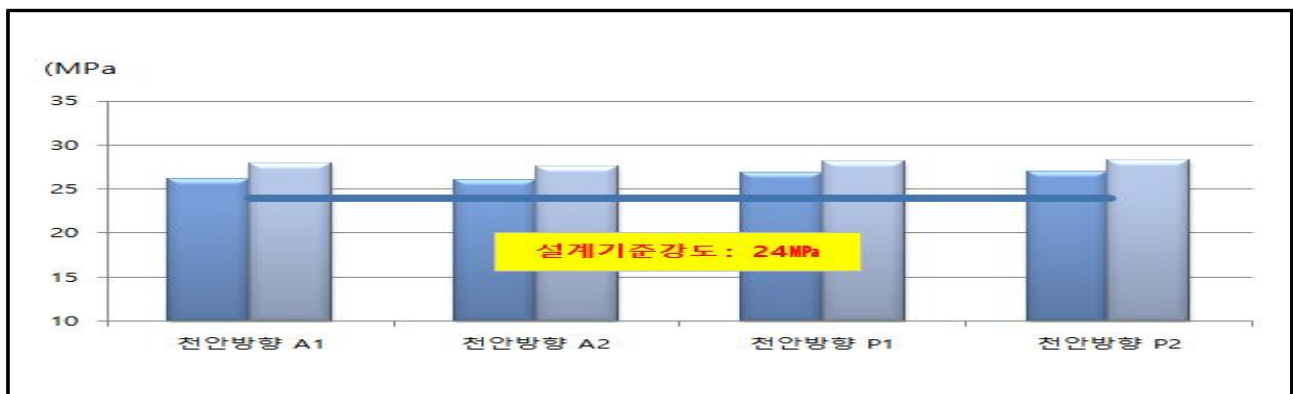
시험위치		비파괴시험		반발경도법 (MPa)		초음파속도법 (MPa)		반발경도법 평균	초음파속도법 평균	설계기준 강도 (MPa)
		반발경도 (R_o)	초음파속도 (V_d)	식①	식②	식③	식④			
상부구조	S1 캔틸레버	57.50	4.333	30.8	29.9	31.8	30.5	30.4	31.2	27.0
	S2 캔틸레버	56.70	4.278	29.5	29.2	31.3	29.4	29.4	30.4	
	S3 캔틸레버	58.60	4.297	29.7	29.3	31.5	29.8	29.5	30.7	
	평균			30.0	29.5	31.5	29.9	29.8	30.7	
	표준편차			0.70	0.38	0.25	0.45	0.54	0.35	
	변동계수			2.33	1.29	0.79	1.51	1.81	1.15	



【그림 3.14】 상부구조 평균압축강도 추정결과

【표 3.78】하부구조 콘크리트 비파괴강도 시험결과

시험위치	비파괴시험		반발경도법 (MPa)		초음파속도법 (MPa)		반발 경도법 평균	초음파 속도법 평균	설계 기준 강도 (MPa)
	반발경도 (R_o)	초음파속도 (V_d)	식①	식②	식③	식④			
하 부 구 조	A1 벽체	45.82	4.124	25.3	26.8	29.8	26.1	28.0	24.0
	A2 벽체	45.65	4.101	25.2	26.7	29.5	25.6	27.6	
	P1 코핑부	47.10	4.135	26.3	27.4	29.9	26.4	28.2	
	P2 기둥부	47.35	4.149	26.5	27.5	30.0	26.7	28.4	
	평 균		25.8	27.1	29.8	26.2	26.5	28.0	
	표준편차		0.67	0.41	0.22	0.47	0.54	0.35	
	변동계수		2.60	1.51	0.74	1.79	2.06	1.26	



【그림 3.15】하부구조 평균압축강도 추정결과

【표 3.79】비파괴강도 시험결과 분석

구 분	시험방법	평균강도(A)	설계기준강도(B)	A/B×100(%)
상부구조	반발경도법	29.4 ~ 30.4	27.0	108.9 ~ 112.6
	초음파속도법	30.4 ~ 31.2		112.6 ~ 115.6
하부구조	반발경도법	26.0 ~ 27.0	24.0	108.3 ~ 112.5
	초음파속도법	27.6 ~ 28.4		115.0 ~ 118.3

② 기 진단결과와의 비교·분석

【표 3.80】기 진단결과와의 시험결과 비교·분석

구 분	시험방법	2013년 정밀안전진단	2018년 정밀안전진단
상부구조	반발경도법	27.2 ~ 28.9	29.4 ~ 30.4
	초음파속도법	27.4 ~ 27.8	30.4 ~ 31.2
하부구조	반발경도법	24.3 ~ 24.8	26.0 ~ 27.0
	초음파속도법	24.2 ~ 25.0	27.6 ~ 28.4

3) 철근탐사시험

철근탐사기(RC-Radar)를 이용한 철근탐사시험은 총 7개소(상부구조 3개소, 하부구조 4개소)에서 실시하였으며, 철근탐사시험 결과, 측정된 배근간격 및 피복두께는 미소한 차이는 있으나 전반적으로 설계도면에 준하여 시공된 것으로 확인되었다.

① 철근탐사 시험결과

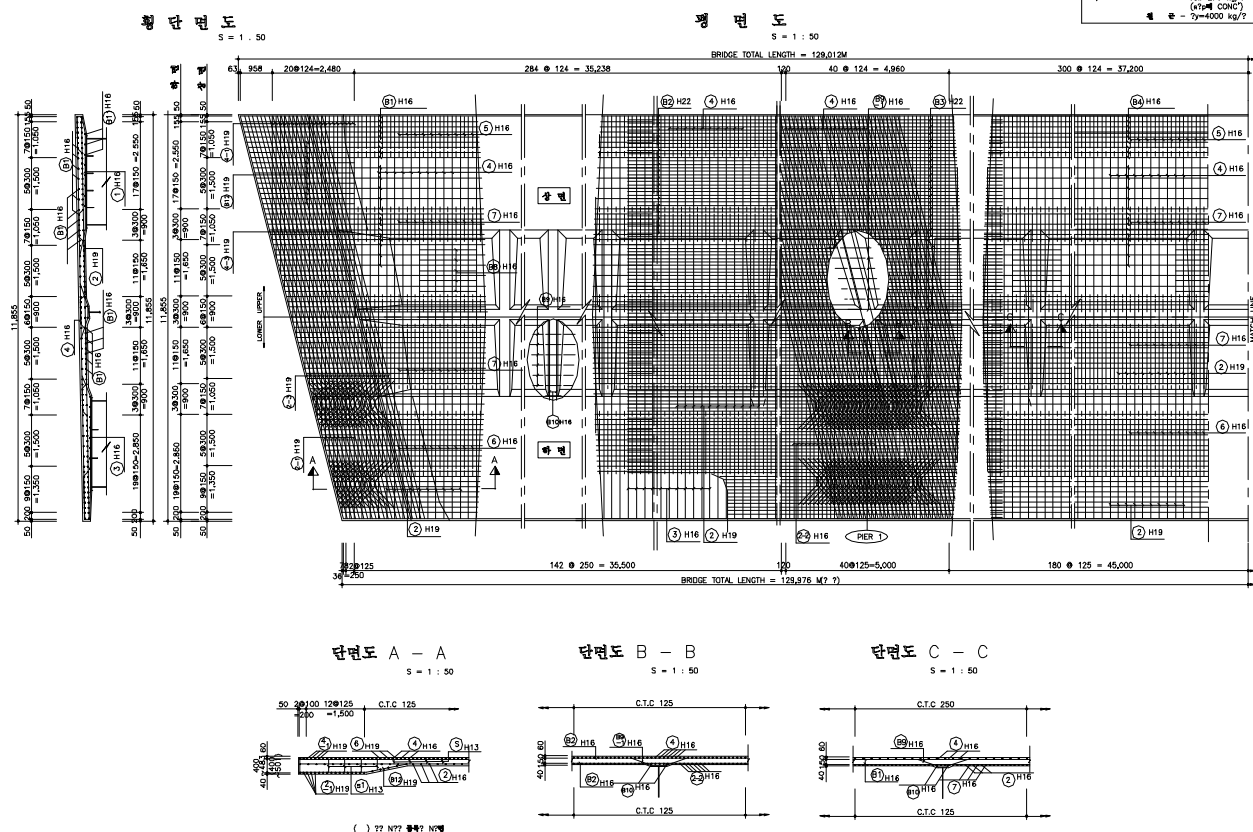
【표 3.81】 상부구조 철근탐사 시험결과

시험위치		철근종류	측정치(mm)		설계치(mm)		비 고
			배근간격	피복두께	배근간격	피복두께	
상부 구조	S1 캔틸레버	주철근	125	89	150	40	양호
		배력철근	233	39	250	40	양호
	S2 캔틸레버	주철근	148	86	150	40	양호
		배력철근	225	42	250	40	양호
	S3 캔틸레버	주철근	137	86	150	40	양호
		배력철근	251	38	250	40	양호

천안~논산간 고속도로(정안~논산간) 건설공사
제 4 공구 : 공주 ~ 어민

* 설계 조건

- 1) 구조형식 : STEEL BOX GIRDER 합성형교 (박막형 SLAB)
- 2) 설계하중 : DB-24
- 3) 설계단면 : 강도 설계면
- 4) 사용재료 : 콘크리트 - $f_{ck}=270 \text{ kg/cm}^2$
($n \times p$ 에 CONC)
철 강 - $f_y=4000 \text{ kg/cm}^2$



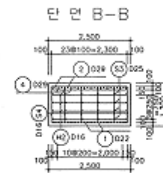
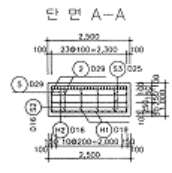
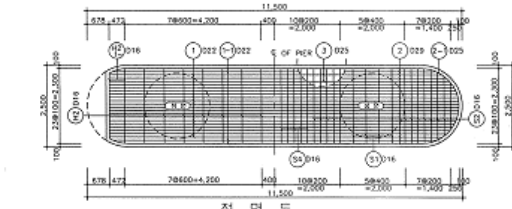
【표 3.82】 하부구조 철근탐사 시험결과

시험위치		철근종류	측정치(mm)		설계치(mm)		비 고
			배근간격	피복두께	배근간격	피복두께	
하부 구조	A1 홍벽	수직철근	150	61	150	50	양호
		수평철근	200	48	200	50	양호
	A2 벽체	수직철근	146	89	150	100	양호
		수평철근	225	84	250	100	양호
	P1 기둥부	수직철근	113	86	100	100	양호
		수평철근	301	72	300	100	양호
	P2 기둥부	수직철근	91	70	100	100	양호
		수평철근	143	70	150	100	양호

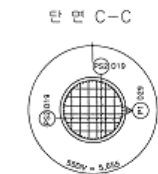
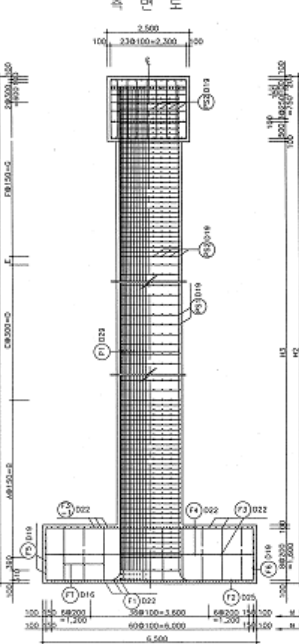
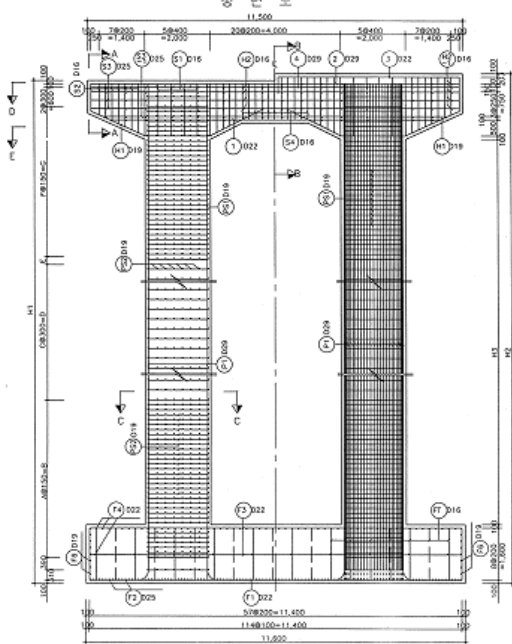
천안~논산간 고속도로(정밀~논산간) 건설공사 평면도
제 4 공구 : 공구 - 이인

교각 구조도 (1)

S = 1 : 50



○ 설계기준방법 : 강도 설계법
○ 강도 : 콘크리트 $f_{ck}=240\text{kg/cm}^2$
철근 $f_y=3000\text{kg/cm}^2$



단면 치수 제원

	PER-1	PER-2
H1	12,148	10,882
H2	12,291	10,479
H3	8,548	14,879
A	18	20
B	2,705	4,220
C	17	29
D	5,100	8,700
E	198	292
F	17	26
G	2,350	3,900

한국도로공사 KOREA HIGHWAY CORPORATION			
도면명	관상 2교 (상행선) 교각 구조도 (1)		
설계책임자	최우범		
기술책임자	김형재		
기술주최	국토교통부		
척도	1 : 50	도면번호	113

② 기 진단결과와의 비교

【표 3.83】 기 진단결과와의 시험결과 비교·분석

구 분	2013년 정밀안전진단		2018년 정밀안전진단	
	배근간격	피복두께	배근간격	피복두께
상부구조	98 ~ 280	48 ~ 94	125 ~ 251	38 ~ 89
하부구조	95 ~ 310	90 ~ 141	91 ~ 301	48 ~ 89

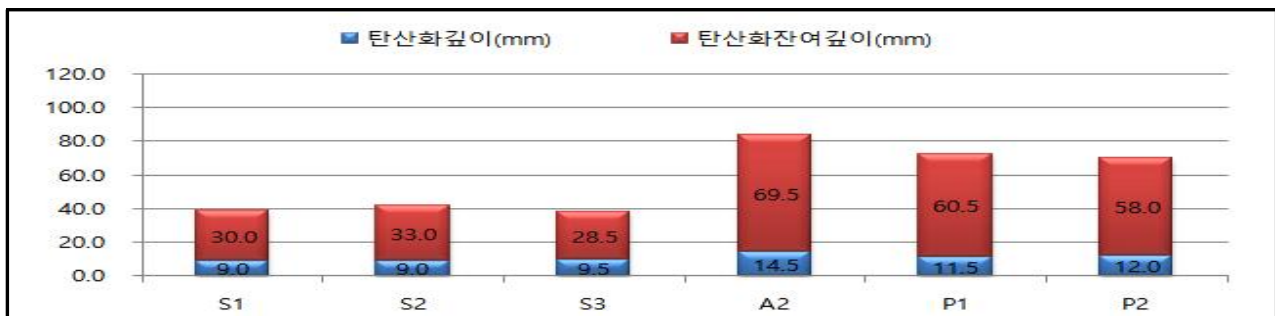
4) 탄산화 깊이 측정

탄산화 깊이 측정은 총 6개소(상부구조 3개소, 하부구조 3개소)에서 실시하였다. 실측한 최소 피복두께와 탄산화 깊이를 비교한 결과, 탄산화에 의해 철근부식 우려가 적은 “a등급”으로 평가되었다.

① 탄산화 깊이 측정결과

【표 3.84】 탄산화 깊이 측정결과 및 평가

시험위치		탄산화 깊이 (mm)	실측 피복두께 (mm)	탄산화 잔여깊이 (mm)	탄산화 속도계수 (A)	잔존 수명 (년)	평가 등급	비 고
상부 구조	S1 캔틸레버	9.0	39.0	30.0	2.18	100년이상	a	양호
	S2 캔틸레버	9.0	42.0	33.0	2.18	100년이상	a	양호
	S3 캔틸레버	9.5	38.0	28.5	2.30	100년이상	a	양호
하부 구조	A2 벽체	14.5	84.0	69.5	3.52	100년이상	a	양호
	P1 기둥부	11.5	72.0	60.5	2.79	100년이상	a	양호
	P2 기둥부	12.0	70.0	58.0	2.91	100년이상	a	양호



【그림 3.16】 탄산화 깊이 측정결과

② 기 진단결과와의 비교

【표 3.85】 기 진단결과와의 시험결과 비교·분석

구 분	2013년 정밀안전진단 잔여깊이(mm)	2018년 정밀안전진단 잔여깊이(mm)
상부구조	36.0 ~ 37.0	30.0 ~ 33.0
하부구조	78.0 ~ 79.0	58.0 ~ 69.5

4) 염화물함유량 시험

염화물함유량 시험은 총 3개소(상부구조 2개소, 하부구조 1개소)에서 깊이별 시험을 실시하였으며, 그 결과 건전부 구간에서 a등급으로 평가되었다.

【표 3.86】 염화물 함유량 시험결과 및 평가

시험위치		실측 피복두께 (mm)	염화물 함유량		평가 결과	비 고
			Cl ⁻ (%)	Cl ⁻ (kg/m³)		
상부 구조	S1 캔틸레버하면 (건전부)	39	0.0118	0.2670	a	
	S2 캔틸레버하면 (건전부)	42	0.0117	0.2648	a	
하부 구조	P2 기둥부 (건전부)	70	0.0043	0.0973	a	

※ 콘크리트 환산 염화물 함유량(kg/m³) = 전 염화물 함유량(Cl⁻%) / 100 × 콘크리트 단위중량(2,263kg/m³)



【그림 3.17】 염화물시험 측정결과

② 기 진단결과와의 비교

【표 3.87】 기 진단결과와의 시험결과 비교·분석

구 분	2013년 정밀안전진단 Cl ⁻ (kg/m ³)	2018년 정밀안전진단 Cl ⁻ (kg/m ³)
상부구조	0.136	0.2648 ~ 0.2670
하부구조	0.091 ~ 0.158	0.0973

5) 균열깊이 측정결과

균열깊이측정을 위해 현장외관조사 시 확인된 폭 0.3mm미만 균열을 선정하였으며, 초음파 속도를 이용하여 균열깊이 측정을 실시하였다.

균열깊이 측정결과, 폭 0.3mm미만 균열의 균열깊이는 철근피복두께를 초과하지 않은 것으로 분석되었다. 이에 콘크리트 내구성 저하 방지를 위해 폭 0.3mm미만 균열에는 표면보수를 실시하는 것이 적절하다고 판단된다.

【표 3.88】 균열깊이 조사결과

시험위치		균열폭 (mm)	초음파 전달시간 ($\times 10^{-6}$ sec)		균열깊이 (mm)	피복두께 (mm)	비 고
			건전부 (To)	균열부 (Tc)			
하부구조	P2 기둥부	0.2	72.6	81.1	75	70	

3.4.3.2 논산방향

1) 콘크리트 강도시험

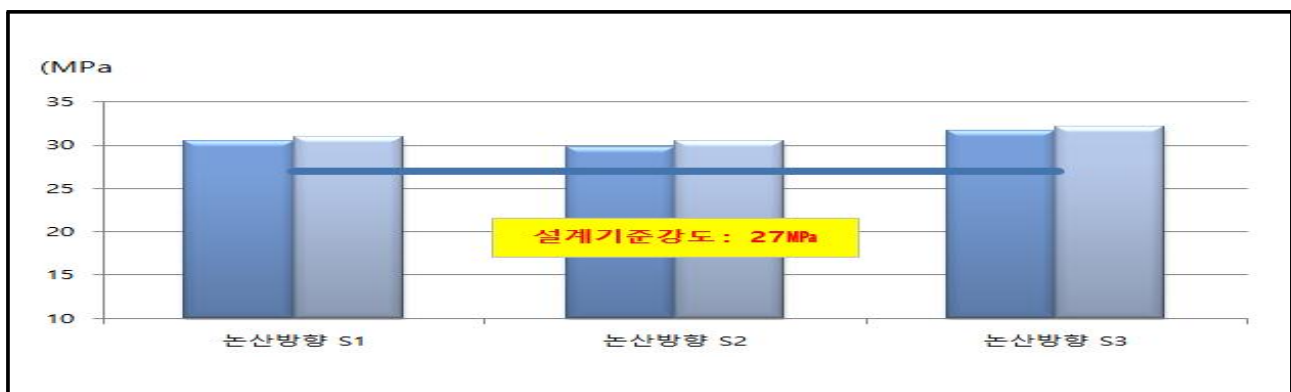
검상교의 콘크리트 비파괴강도시험은 상·하부구조에서 반발경도시험 7개소(상부구조:3개소, 하부구조:4개소) 및 초음파전달속도시험 7개소(상부구조:3개소, 하부구조:4개소)를 실시하였으며, 검토결과는 다음과 같다.

① 비파괴강도 시험결과

- 검토결과, 설계기준 대비 상부구조 : 113.7~115.6%, 하부구조 : 110.0~117.5%로 반발경도법에 의한 비파괴 추정강도는 모두 설계기준강도를 상회하는 양호한 것으로 측정되었다.
- 따라서, 금회 시험을 실시한 검상교 상부구조 및 하부구조에 대한 콘크리트 강도는 공용년수 경과에 따른 강도 저하는 없는 것으로 판단된다.

【표 3.89】 상부구조 콘크리트 비파괴강도 시험결과

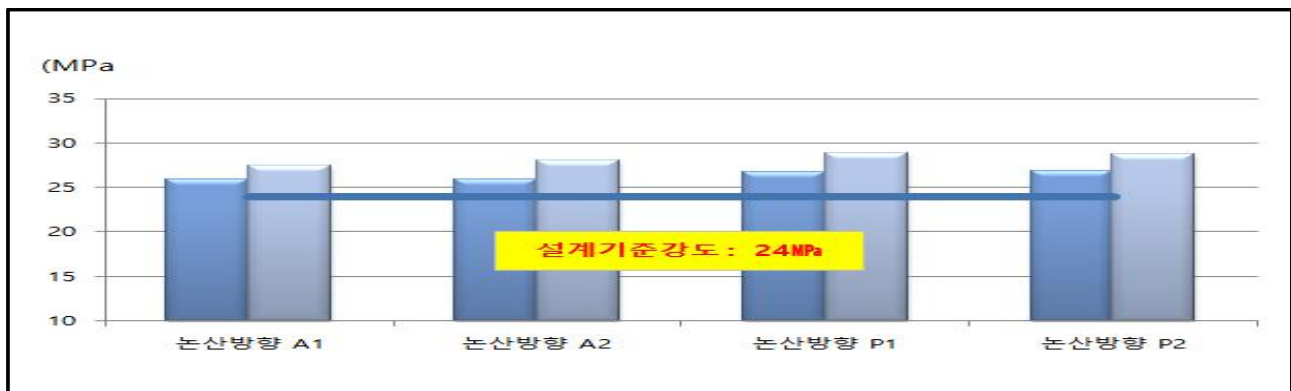
시험위치	비파괴시험		반발경도법 (MPa)		초음파속도법 (MPa)		반발경도법 평균	초음파속도법 평균	설계기준 강도 (MPa)
	반발경도 (R_o)	초음파속도 (V_d)	식①	식②	식③	식④			
상부구조	S1 캔틸레버	57.50	4.319	31.0	30.1	31.7	30.2	30.6	27.0
	S2 캔틸레버	56.70	4.287	30.1	29.5	31.4	29.6	29.8	
	S3 캔틸레버	58.60	4.393	32.5	30.9	32.4	31.8	31.7	
	평균			31.2	30.2	31.8	30.5	30.7	
	표준편차			1.21	0.45	0.51	1.14	0.83	
	변동계수			3.88	1.49	1.60	3.74	2.69	



【그림 3.18】 상부구조 평균압축강도 추정결과

【표 3.90】하부구조 콘크리트 비파괴강도 시험결과

시험위치	비파괴시험		반발경도법 (MPa)		초음파속도법 (MPa)		반발경도법 평균	초음파속도법 평균	설계기준강도 (MPa)
	반발경도 (R_o)	초음파속도 (V_d)	식①	식②	식③	식④			
하부구조	A1 벽체	45.60	4.089	25.1	26.7	29.4	25.4	25.9	27.4
	A2 벽체	45.54	4.130	25.1	26.7	29.8	26.3	25.9	28.1
	P1 기둥부	46.85	4.177	26.1	27.3	30.3	27.2	26.7	28.8
	P2 코핑부	47.12	4.171	26.4	27.4	30.2	27.1	26.9	28.7
	평균			25.7	27.0	29.9	26.5	26.4	28.2
	표준편차			0.68	0.38	0.41	0.84	0.53	0.63
	변동계수			2.65	1.41	1.37	3.17	2.03	2.27



【그림 3.19】하부구조 평균압축강도 추정결과

【표 3.91】비파괴강도 시험결과 분석

구분	시험방법	평균강도(A)	설계기준강도(B)	A/B×100(%)
상부구조	반발경도법	29.8 ~ 31.7	27.0	110.4 ~ 117.4
	초음파속도	30.5 ~ 32.1		113.0 ~ 118.9
하부구조	반발경도법	25.9 ~ 26.9	24.0	107.9 ~ 112.1
	초음파속도법	27.4 ~ 28.8		114.2 ~ 120.0

② 기 진단결과와의 비교·분석

【표 3.92】기 진단결과와의 시험결과 비교·분석

구분	시험방법	2013년 정밀안전진단	2018년 정밀안전진단
상부구조	반발경도법	26.9 ~ 27.7	29.8 ~ 31.7
	초음파속도법	27.1 ~ 27.3	30.5 ~ 32.1
하부구조	반발경도법	24.3 ~ 25.8	25.9 ~ 26.9
	초음파속도법	24.3 ~ 24.6	27.4 ~ 28.8

3) 철근탐사시험

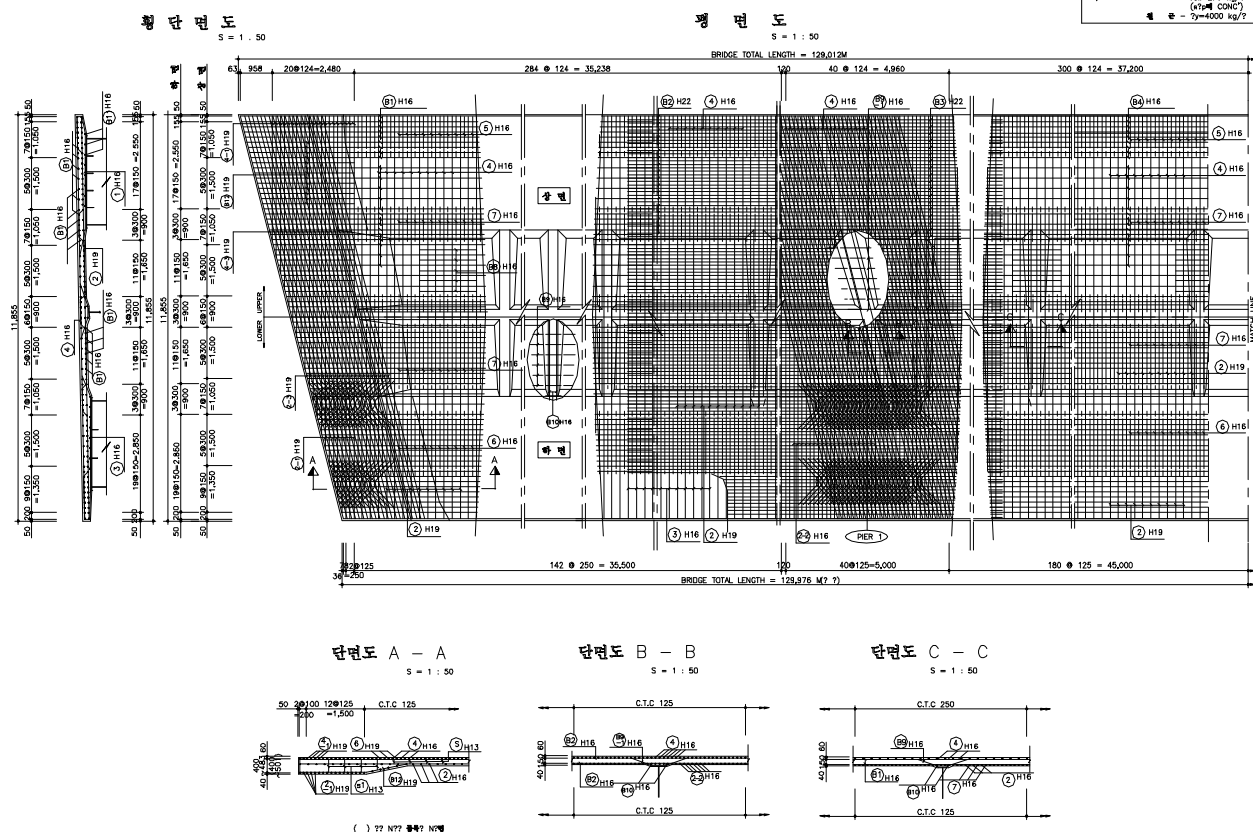
철근탐사기(RC-Radar)를 이용한 철근탐사시험은 총 7개소(상부구조 3개소, 하부구조 4개소)에서 실시하였으며, 철근탐사시험 결과, 측정된 배근간격 및 피복두께는 미소한 차이는 있으나 전반적으로 설계도면에 준하여 시공된 것으로 확인되었다.

① 철근탐사 시험결과

【표 3.93】 상부구조 철근탐사 시험결과

시험위치		철근종류	측정치(mm)		설계치(mm)		비 고
			배근간격	피복두께	배근간격	피복두께	
상부 구조	S1 캔틸레버	주철근	150	89	150	40	양호
		배력철근	248	39	250	40	양호
	S2 캔틸레버	주철근	133	82	150	40	양호
		배력철근	255	39	250	40	양호
	S3 캔틸레버	주철근	143	84	150	40	양호
		배력철근	245	40	250	40	양호

천안~논산간 고속도로(정안~논산간) 건설공사
제 4 공구 : 공주 ~ 어민



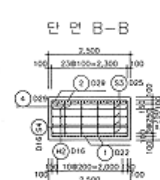
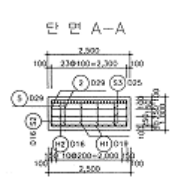
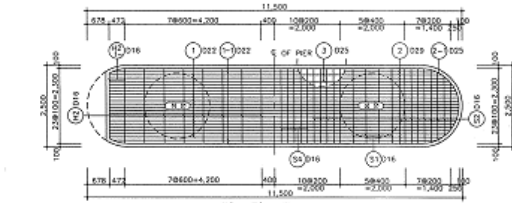
【표 3.94】하부구조 철근탐사 시험결과

시험위치		철근종류	측정치(mm)		설계치(mm)		비 고
			배근간격	피복두께	배근간격	피복두께	
하부 구조	A1 벽체	수직철근	160	84	150	100	양호
		수평철근	213	84	250	100	양호
	A2 벽체	수직철근	158	96	150	100	양호
		수평철근	242	79	250	100	양호
	P1 기둥부	수직철근	106	86	100	100	양호
		수평철근	150	85	150	100	양호
	P2 기둥부	수직철근	96	76	100	100	양호
		수평철근	146	74	150	100	양호

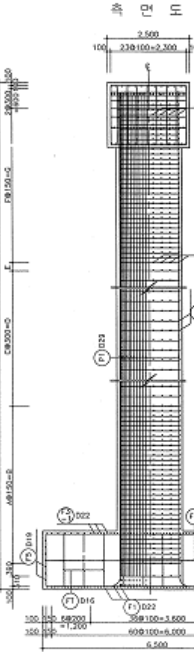
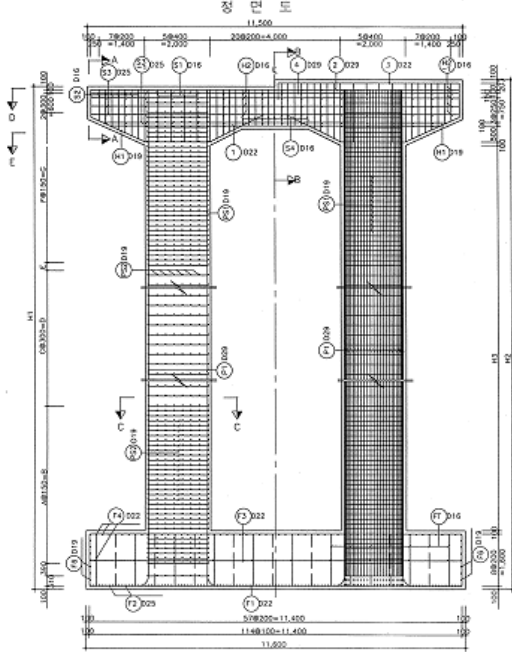
천안~논산간 고속도로(정밀~논산간) 건설공사 평면도
제 4 공구 : 공구 - 이인

교각 구조도 (1)

S = 1 : 50



○ 설계기준방법 : 강도 설계법
○ 강도 : 콘크리트 $f_{ck}=240\text{kg/cm}^2$
철근 $f_y=3000\text{kg/cm}^2$



단면 치수 제원

	PBS-1	PBS-2
H1	12,148	10,882
H2	12,291	18,479
H3	8,548	14,879
A	18	20
B	2,755	4,220
C	17	29
D	5,105	8,700
E	188	282
F	17	26
G	2,350	3,900

한국도로공사 KOREA HIGHWAY CORPORATION			
도면명	정밀 2교 (정밀진)		
설계담당자	최 우 범		
검열 담당자	김 정 복		
기밀 유지	양 정 복		
확대	1 : 50	도면번호	113

② 기 진단결과와의 비교

【표 3.95】기 진단결과와의 시험결과 비교·분석

구 분	2013년 정밀안전진단		2018년 정밀안전진단	
	배근간격	피복두께	배근간격	피복두께
상부구조	90.0 ~ 260.0	40 ~ 70	133 ~ 255	39 ~ 89
하부구조	95 ~ 300	81 ~ 124	96 ~ 242	74 ~ 96

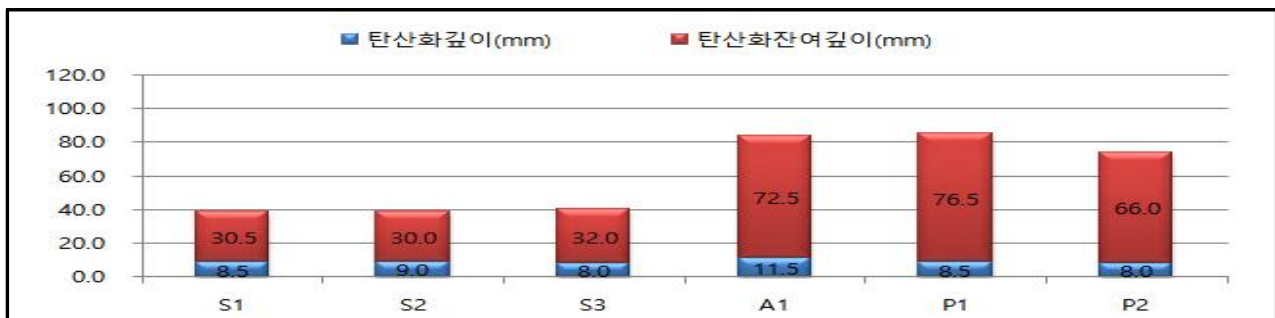
4) 탄산화 깊이 측정

탄산화 깊이 측정은 총 6개소(상부구조 3개소, 하부구조 3개소)에서 실시하였다. 실측한 최소 피복두께와 탄산화 깊이를 비교한 결과, 탄산화에 의해 철근부식 우려가 적은 “a등급”으로 평가되었다.

① 탄산화 깊이 측정결과

【표 3.96】 탄산화 깊이 측정결과 및 평가

시험위치		탄산화 깊이 (mm)	실측 피복두께 (mm)	탄산화 잔여깊이 (mm)	탄산화 속도계수 (A)	잔존 수명 (년)	평가 등급	비 고
상부 구조	S1 캔틸레버	8.5	39.0	30.5	2.06	100년이상	a	양호
	S2 캔틸레버	9.0	39.0	30.0	2.18	100년이상	a	양호
	S3 캔틸레버	8.0	40.0	32.0	1.94	100년이상	a	양호
하부 구조	A1 벽체	11.5	84.0	72.5	2.79	100년이상	a	양호
	P1 기둥부	8.5	85.0	76.5	2.06	100년이상	a	양호
	P2 기둥부	8.0	74.0	66.0	1.94	100년이상	a	양호



【그림 3.20】 탄산화 깊이 측정결과

② 기 진단결과와의 비교

【표 3.97】 기 진단결과와의 시험결과 비교·분석

구 분	2013년 정밀안전진단 잔여깊이(mm)	2018년 정밀안전진단 잔여깊이(mm)
상부구조	40.0 ~ 43.0	30.0 ~ 32.0
하부구조	69.0 ~ 89.0	66.0 ~ 76.5

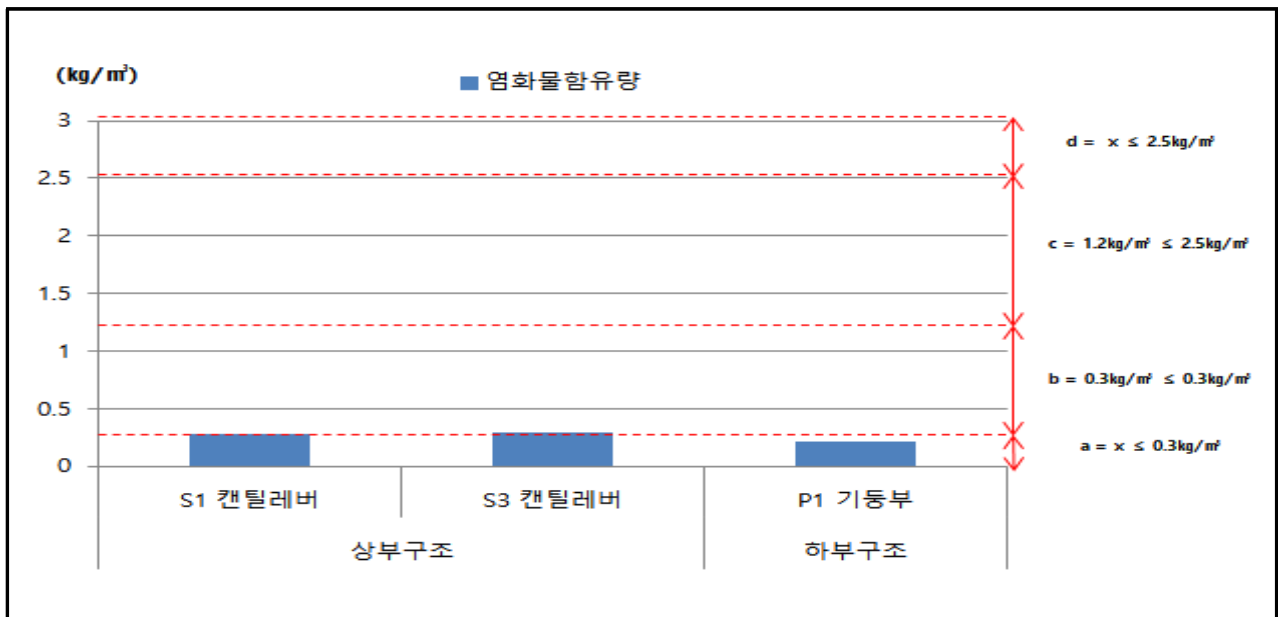
4) 염화물함유량 시험

염화물함유량 시험은 총 3개소(상부구조 2개소, 하부구조 1개소)에서 깊이별 시험을 실시하였으며, 그 결과 건전부 구간에서 a등급으로 평가되었다.

【표 3.98】 염화물 함유량 시험결과 및 평가

시험위치	실측 피복두께 (mm)	염화물 함유량		평가 결과	비 고
		Cl ⁻ (%)	Cl ⁻ (kg/m ³)		
상부 구조	S1 캔틸레버하면 (건전부)	39	0.0121	0.2738	a
	S3 캔틸레버하면 (건전부)	40	0.0130	0.2942	a
하부 구조	P1 기둥부 (건전부)	85	0.0095	0.2150	a

※ 콘크리트 환산 염화물 함유량(kg/m³) = 전 염화물 함유량(Cl⁻%) / 100 × 콘크리트 단위중량(2,263kg/m³)



【그림 3.21】 염화물시험 측정결과

② 기 진단결과와의 비교

【표 3.99】 기 진단결과와의 시험결과 비교·분석

구 분	2013년 정밀안전진단 Cl ⁻ (kg/m ³)	2018년 정밀안전진단 Cl ⁻ (kg/m ³)
상부구조	0.136	0.2738 ~ 0.2942
하부구조	0.136	0.2150

5) 균열깊이 측정결과

균열깊이측정을 위해 현장외관조사 시 확인된 폭 0.3mm미만 균열을 선정하였으며, 초음파 속도를 이용하여 균열깊이 측정을 실시하였다.

균열깊이 측정결과, 폭 0.3mm미만 균열의 균열깊이는 철근피복두께를 초과하지 않은 것으로 분석되었다. 이에 콘크리트 내구성 저하 방지를 위해 폭 0.3mm미만 균열에는 표면보수를 실시하는 것이 적절하다고 판단된다.

【표 3.100】 균열깊이 조사결과

시험위치		균열폭 (mm)	초음파 전달시간 ($\times 10^{-6}$ sec)		균열깊이 (mm)	피복두께 (mm)	비 고
			건전부 (To)	균열부 (Tc)			
하부구조	A2 벽체	0.2	71.1	75.1	51	79	

3.5 강재 내구성 조사

3.5.1 개 요

가. 개 요

공용 중 교량에 있어서 강재 비파괴조사는 강구조의 주요 부재에 대한 제작상태 및 결함의 분포 현황을 조사하고, 그 결과를 분석하여 교량 전체의 내구성평가에 요구되는 기초자료를 제공하기 위하여 실시한다.

나. 조사 현황 및 위치

1) 조사 현황 및 선정사유

본 과업에서 강재 비파괴조사를 위해 초음파탐상시험(UT), 도막두께 측정을 실시하였다.

본 교량의 초음파탐상시험은 강재 비파괴시험에 앞서 강재 용접부에 대한 외관조사 결과를 토대로 용접결함 및 결함 의심부위가 없는 경우 타부위에 비해 구조적 취약부위인 맞대기용접부에 대해서 시험을 실시하도록 되어 있다.(과업지시서와 『안전점검 및 정밀안전진단 세부지침_교량편(2017.01, 국토교통부/한국시설안전공단)』 참조)

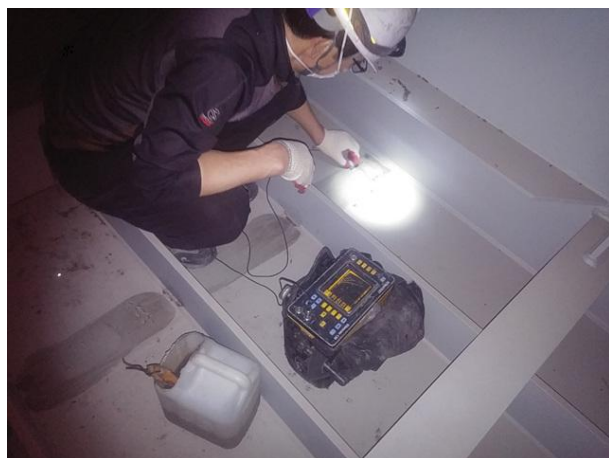
검상교는 약 10년 정도의 공용기간이 경과한 상태로 현재 강재 용접부에 문제가 될 만한 용접결함이 없는 양호한 상태로 조사되어 상기 언급한 과업지시서 및 세부지침에 따라 책임기술자의 판단 하에 필렛용접구간의 시험은 실시하지 않았으며, 인장 및 교번구간의 하부플랜지 맞대기이음부에 대해서 초음파탐상시험을 실시하였다.

【표 3.101】 강재 비파괴시험 현황

조사위치		초음파탐상시험	도막두께측정	비고
S1	G1	2	3	
	G2	2	3	
	G3	2	3	
	G4	2	3	
S2	G1	2	3	
	G2	2	3	
	G3	2	3	
	G4	2	3	
S3	G1	2	3	
	G2	2	3	
	G3	2	3	
	G4	2	3	
합 계		24	36	
세부지침 기준수량		24	-	

※ 안전점검 및 정밀안전진단 세부지침 상 기준수량(강재 초음파탐상시험) : 2개소/경간별 거더(맞대기 용접부)

2) 조사 사진



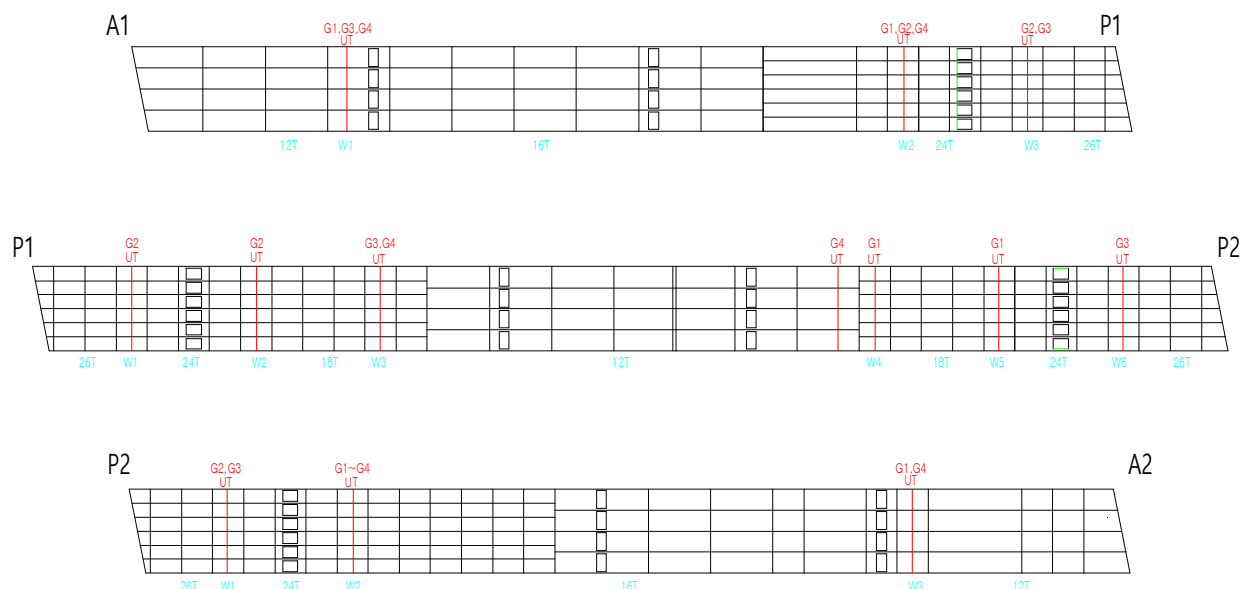
초음파 탐상 검사



도막두께 측정시험

【사진 3.43】 강재 내구성조사 전경

3) 강재 내구성조사 위치도



【그림 3.22】 강제 내구성조사 위치도

3.5.2 시험내용 및 평가기준

가. 초음파탐상시험(UT : Ultrasonic Testing)

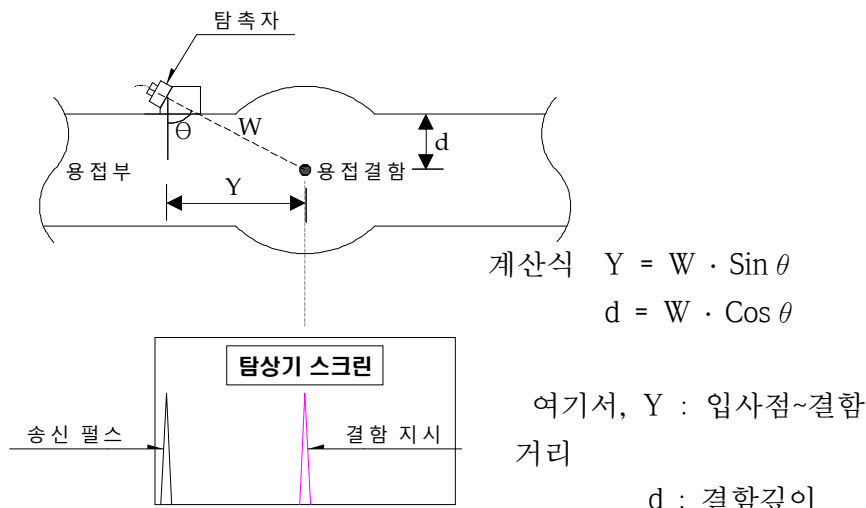
1) 개 요

가청 주파수 이상의 주파수를 갖는 초음파(20,000Hz이상)를 시험체 내에 전달하여 초음파 진행경로 상에 존재하는 결함부로부터 반사하는 초음파 신호를 수신하여 탐상기 CRT 스크린 상에서 에코파형을 확인함으로써 결함의 존재 여부 및 결함 정보를 알아내는 검사방법이다.

초음파의 종류는 크게 수직법과 사각법으로 대별되며, 수직법은 탐촉자를 시험체에 접촉하여 시험체에 수직으로 초음파를 전파시켜 검사하는 방법으로 통상적으로 판재 및 봉재, 주·단강품 결함 검사와 부재의 부식두께 측정 등에 이용되며, 사각법은 시험체에 임의의 일정각으로 초음파를 전파시켜 검사하는 방법으로 주로 강구조물 용접부 검사에 적용된다.

2) 방법(사각법)

일반적으로 강교 용접부의 사각탐상에서는 주로 용접부 내부에 존재하는 기공, 슬래그, 용합불량, 용입부족 등의 결함과 균열에 대한 조사가 실시되고 있으며, 각각의 결함부로부터 반사한 에코파형의 펄스형태(펄스폭&높이), 반사체(결함)까지의 진행거리, 초음파 입사각도, 에코의 반사패턴 등을 종합적으로 분석하여 결함의 입체적인 위치를 산출하고 결함 종류 및 길이 등을 측정한다.



【그림 3.23】 초음파탐상(사각법)시험 개요도

3) 특 성

- ① 시험체가 두꺼워도 검사가 가능하다.
- ② 불연속의 위치를 정확히 알 수 있다.
- ③ 검사 결과를 바로 알 수 있다.
- ④ 균열 등의 면상 결함의 검출에는 방사선투과검사보다 유리하다.
- ⑤ 시험체 한면에서의 탐상이 가능하다.
- ⑥ 결함의 종류 및 형상, 크기를 식별하기 어렵다.
- ⑦ 금속 조직의 영향을 많이 받는다.
- ⑧ 검사자의 기량에 의해 검사 결과가 영향을 받는다.
- ⑨ 검사 결과의 기록 보존이 어렵다.

4) 평가기준

초음파탐상검사 방법 및 결함지시에 대한 등급 분류는 아래 표와 같다.

【표 3.102】 결함의 등급 분류

영역 판두께(mm)	M검출 레벨은 Ⅲ L검출 레벨은 Ⅱ와 Ⅲ			Ⅳ		
	18 이하	18 초과 ~ 60 이하	60 초과	18 이하	18 초과 ~ 60 이하	60 초과
1급	6mm 이하	t/3 이하	20mm 이하	4mm 이하	t/4 이하	15mm 이하
2급	9mm 이하	t/2 이하	30mm 이하	6mm 이하	t/3 이하	20mm 이하
3급	18mm 이하	t 이하	60mm 이하	9mm 이하	t/2 이하	30mm 이하
4급	3급을 초과하는 것					

※ 강도로교 용접 및 도장요령(1998, 건설교통부) 참조

※ 콘크리트 및 강재 비파괴시험 매뉴얼(2006. 12, 한국시설안전기술공단) 참조

5) 판정기준

강도로교 용접 및 도장요령(1998, 건설교통부)에 의거하여 합·부를 판정하였다.

【표 3.103】 용접부 결함의 합·부 판정기준

검 사 부 위	합 격 기 준	비 고
인장 및 교번하중이 작용하는 부재의 용접부	2급 이상	KS-B-0896
압축 및 전단응력이 작용하는 부재의 용접부	3급 이상	

나. 강재 도막두께 측정(Dry Film Thickness Measurement)

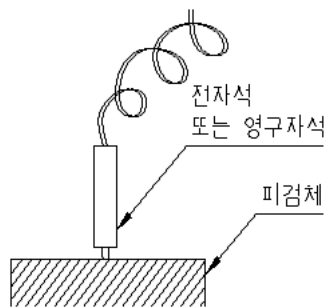
1) 개 요

강재에 있어서 도장의 상태 및 도막의 두께는 구조물의 내구성능을 판단하는 기준이 된다. 도막두께의 부족은 강재의 부식을 촉진시키고 결과적으로 내구성능을 저하시키는 요인으로 작용한다. 본 측정은 강재 거더의 도막두께를 측정하여 현재의 도장상태를 확인하고 내구성능의 저하 여부를 판단하고자 실시하였다.

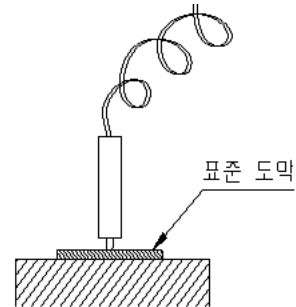
측정은 강박스 거더의 내부와 외부로 구분하였으며, 한 개소당 3회씩 측정하여 평균값을 도막두께로 취하였다.

2) 측정원리

도막두께 측정은 전자석 또는 영구자석을 이용하여 피검체(자성체)에 도포된 도막의 두께를 측정하는 검사 방법으로 페인트 도막 및 기타 코팅에 적용된다. 도막두께의 측정 원리는 다음과 같다.



【그림 3.24】 Gauge 영점조정



【그림 3.25】 Gauge 초기화(Calibration)

상기 그림과 같이 도막이 도포되지 않은 피검체(자성체)에 전자석 또는 영구자석을 접촉시켜 지시계의 눈금을 영점(Zero) 조정한다. 영점 조정 후 확인하고자 하는 두께와 유사한 표준도막을 이용하여 각 도막의 두께에 따른 자력차를 이용하여 검사하는 방법이다.

도막두께를 교정한 후 측정 부위에 접촉시켜 전자석 또는 영구자석의 자력차를 수치로 나타내어 측정 부위의 도막두께를 확인한다.

3) 평가기준

본 교량의 강재도장은 도로교 표준시방서의 시공 및 유지 관리편의 규정과 강구조물의 방청 도장공사 시방('96. 6. 한국도로공사)에 따라 시공된 것으로 확인되었다.

따라서 금회 진단시 평가는 준공당시 시방기준과 현 시방기준인 『도로교 표준시방서 (2013)』의 일반환경용 중박식 도장)기준을 비교·평가하였으며, 그 내용은 다음과 같다.

【표 3.104】일반환경용 중방식 도장(공사시방서)

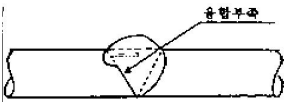
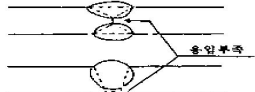
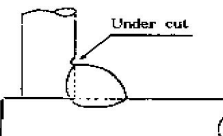
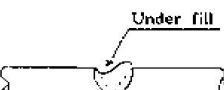
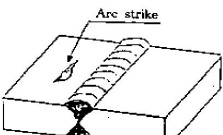
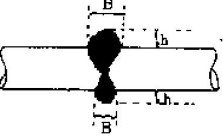
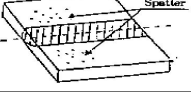
도장부위	표면처리	도장순서	도료형태	건조도막 두께(μm)
거더 외부	준 나금속블라스트 세정(SA 2.5)	1차	무기질계 도료	50
		2차	염화고무계 중도	60
		3차	염화고무계 상도	30
		4차	염화고무계 상도	30
		계		170
거더 내부	준 나금속블라스트 세정(SA 2.5)	1차	무기질계 도료	100~150
		계		150

【표 3.105】일반환경용 중방식 도장(현 시방기준)

구 분	도장 계열	공 정	현 시방기준		도장 횟수
			도료명칭 또는 방법	도막두께(μm)	
교 량 외 부	GEB	1차 표면처리	SSPC - SP10		
		샙 프라이머	무기질 아연말 샙프라이머	20	1
		2차 표면처리	SSPC - SP10		
		공장 도장	제1층 무기질 아연말도료	75	1
			제2층 미스트 코트	80	1
			제3층 고고분형 에폭시계 도료		1
		공장/ 현장도장	제4층 우레탄계 도료	30	1
			제5층 우레탄계 도료	30	1
		계		215	
교 량 내 부	GIB	1차 표면처리	SSPC - SP10		
		샙 프라이머	무기질 아연말 샙프라이머	20	1
		2차 표면처리	SSPC - SP10		
		공장 도장	제1층 무기질 아연말도료	75	1
			제2층 미스트 코트	100	1
			제3층 고고분형 에폭시계 도료		1
		계		175	

3.5.3 용접부에 발생하는 대표적인 결함

【표 3.106】 용접부에 발생하는 대표적인 결함

결함내용	설명	비고
균열 Crack	용접부의 작은 단면에 걸리는 하중이 금속의 응력값을 초과할 때 발생. 균열은 모재나 용접금속에서도 나타나며 다른 결함, Notch 등과 함께 나타나기도 함	
용합부족(LF) Lack of fusion	그림과 같이 용접금속과 모재 사이가 완전하게 용합이 되지 아니한 상태	
용입부족(IP) Incomplete Penetration	그림과 같이 용접금속의 두께가 모재 두께 보다 적게 용입이 이루어진 상태	
언더 컷 Under cut	용접사 기량 또는 용접조건 불량 등의 원인에 의하여 그림과 같이 움푹 패인 형상으로, 도로교 표준시방서 15.3.3의 (12)에 의하면 0.3~0.8mm 까지 허용됨	
언더 필 Under fill	용접금속이 덜 채워진 형상	
아크 스트라이크 Arc strike	용접을 시작할 때 용접봉을 모재쪽에 대고 Arc를 발생시킴으로 인하여 모재가 움푹 패인 현상으로 응력집중의 원인이 됨	
기공 Porosity	이물질이나 수분에 의해 용접부 내부에 가스가 발생되어 용접금속 외부로 빠져 나오지 못하고 내부에서 기포를 형성한 상태	
블로 홀 Blow hole (Pit)	이물질이나 수분에 의해 발생된 가스가 용접비드 표면에 빠져 나오면서 발생된 작은 구멍	
용접Bead 상태불량 -과대한 용접 덧붙임 -Bead 표면의 과대한 요철	도·시(표 15.3.7)에 의하면 용접 Bead 폭 B에 따라 용접 덧붙임 높이 h값이 규정되어 있으며, 이 규정을 초과하는 덧붙임, 용접 Bead 표면의 과대한 요철 등이 발생	
스패터 Spatter	용접시 용융 Pool로부터 모재쪽으로 튀겨 나온 조그마한 금속 알갱이	
슬래그 혼입 Slag Inclusion	용접봉 피복 등이 용접금속 내에 혼입된 상태. 용접 내부의 슬래그는 강도를 저하시키며, 표면의 슬래그는 도장 박리의 원인이 됨	

3.5.4 시험결과 및 분석

가. 초음파탐상시험

초음파탐상시험으로 강박스 거더의 맞대기 용접부에 대해 용접상태를 검사한 결과, 전 개소에서 균열, 기공, 슬래그 및 용입부족 등의 내부결함이 없는 1등급(합격)으로 조사되었다.

【표 3.107】 초음파탐상(UT) 시험결과

시험위치	모재두께	각도	위치		결함발생 현황	등급	합격여부		비 고
			x	y			합격	불합격	
S1 - 주형1 - W1	12+16	70	0	2400	결함지시 없음	1	V		천안 방향
S1 - 주형1 - W2	16+24	70	0	2400	결함지시 없음	1	V		
S1 - 주형2 - W2	16+24	70	0	2400	결함지시 없음	1	V		
S1 - 주형2 - W3	24+26	70	0	2400	결함지시 없음	1	V		
S2 - 주형1 - W4	12+18	70	0	2400	결함지시 없음	1	V		
S2 - 주형1 - W5	18+24	70	0	2400	결함지시 없음	1	V		
S2 - 주형2 - W1	26+24	70	0	2400	결함지시 없음	1	V		
S2 - 주형2 - W2	24+18	70	0	2400	결함지시 없음	1	V		
S3 - 주형1 - W2	24+16	70	0	2400	결함지시 없음	1	V		
S3 - 주형1 - W3	16+12	70	0	2400	결함지시 없음	1	V		
S3 - 주형2 - W1	26+24	70	0	2400	결함지시 없음	1	V		
S3 - 주형2 - W2	24+16	70	0	2400	결함지시 없음	1	V		
S1 - 주형3 - W1	12+16	70	0	2400	결함지시 없음	1	V		논산 방향
S1 - 주형3 - W3	24+26	70	0	2400	결함지시 없음	1	V		
S1 - 주형4 - W1	12+16	70	0	2400	결함지시 없음	1	V		
S1 - 주형4 - W2	16+24	70	0	2400	결함지시 없음	1	V		
S2 - 주형3 - W3	18+12	70	0	2400	결함지시 없음	1	V		
S2 - 주형3 - W6	24+26	70	0	2400	결함지시 없음	1	V		
S2 - 주형4 - W3	18+12	70	0	2400	결함지시 없음	1	V		
S2 - 주형4 - W4	12+18	70	0	2400	결함지시 없음	1	V		

주) 합격기준 : 2급 이상(인장 및 교번하중 작용부재), 3급 이상(압축 및 전단응력 작용부재)

【표 3.107】 초음파탐상(UT) 시험결과(계속)

시험위치	모재두께	각도	위치		결함발생 현황	등급	합격여부		비 고
			x	y			합격	불합격	
S3 - 주형3 - W1	26+24	70	0	2400	결함지시 없음	1	V		논산 방향
S3 - 주형3 - W2	24+16	70	0	2400	결함지시 없음	1	V		
S3 - 주형4 - W2	24+16	70	0	2400	결함지시 없음	1	V		
S3 - 주형4 - W3	16+12	70	0	2400	결함지시 없음	1	V		

주) 합격기준 : 2급 이상(인장 및 교번하중 작용부재), 3급 이상(압축 및 전단응력 작용부재)

나. 강재 도막두께 측정결과

도막두께 측정결과, 실측도막두께(외부 245~314 μ m, 내부 230~275 μ m)가 표준도막두께(외부 215 μ m, 내부 175 μ m)를 모두 상회하는 것으로 조사되어 양호한 상태로 측정되었다.

【표 3.108】 강재 도막두께 측정결과

시험위치			실측 도막두께(μ m)			평균 (μ m)	평 가
			1회	2회	3회		
천안 방향	S1	G1-RW(내부)	180	169	193	181	양호
		G2-LW(외부)	232	250	224	235	양호
	S2	G1-RW(내부)	197	210	189	199	양호
		G2-LW(외부)	224	230	219	224	양호
	S3	G1-RW(내부)	191	211	200	201	양호
		G2-LW(외부)	251	233	227	237	양호
논산 방향	S1	G3-RW(내부)	199	198	221	206	양호
		G4-LW(외부)	243	232	229	235	양호
	S2	G3-RW(내부)	179	184	192	185	양호
		G4-LW(외부)	242	210	230	227	양호
	S3	G3-RW(내부)	192	170	184	182	양호
		G4-LW(외부)	240	214	216	223	양호

3.6 현장조사 및 시험 결과요약

3.6.1 현장조사 결과

가. 천안방향

1) 금회 진단 외관조사 결과요약

【표 3.109】금회 진단 외관조사 결과 요약

구 분	주요결함 및 외관조사 결과	검토의견
바닥판	- 전 경간에 걸쳐 균열 및 백태 발생 - 일부구간 콘크리트 박리, 박락 발생	- 건조수축, 수화열에 의한 균열로서 폭 0.3mm이상 균열부 주입보수 필요 - 단면손상부 손상의 진전 방지를 위한 단면보수 등의 조치를 취하는 것이 바람직함
강박스 거더	- 구조적 손상은 발생하지 않은 양호한 상태 - 장기공용으로 인한 열화 등의 원인으로 도장박리 및 부식 발생 - 스프라이스 틈 우수 유입으로 인해 우수유입혼적 전경간에 걸쳐 발생	- 도장박리 및 부식부 주의관찰 후 손상의 진전 시 적절한 조치를 취하는 것이 바람직함 - 우수유입의 경우 손상의 진전 시 스프라이스 틈 실링재 마감을 실시하여 우수유입 방지
가로보 및 세로보	- 전반적으로 양호한 상태 - 일부 도장박리 발생	- 당초 전처리 미흡에 의해 발생한 것으로 판단되며, 주의관찰 후 손상의 진전 시 조치가 필요함
교대	- 신축이음 우수유입에 의해 콘크리트 박리 및 박락 발생 - 폭 0.1~0.2mm 수직균열 발생	- 박락의 경우 손상의 진전 방지를 위한 단면보수 등의 조치가 필요함 - 균열의 경우 건조수축에 의한 것으로서 주의관찰 후 손상의 진전 시 적절한 조치가 필요함
교각	- 폭 0.1~0.2mm 수직균열과 국부 파손 발생	- Massive한 단면에 발생하는 온도 균열과 건조수축에 의한 균열로서 균열폭에 따라 적절한 보수 실시 - 시공 중 외부 충격에 의한 손상으로 내구성 확보 차원의 보수가 필요함

【표 3.109】금회 진단 외관조사 결과 요약(계속)

구 분	주요결합 및 외관조사 결과	검토의견
교량받침	- 받침콘크리트 균열, 들뜸 발생 - 고무재 밀림 등이 발생됨	- 장기공용 및 우수유입 등에 의한 것으로 주의관찰 후 손상의 진전 시 적절한 조치가 필요함
신축이음장치	- 유간 토사퇴적 및 체수로 인하여 본체 부식 - 후타재 폭 0.3mm미만 균열 발생	- 손상 정도가 경미하여 주의관찰 후 손상의 진전 시 녹제거, 청소, 단면보수 등의 조치를 취하는 것이 바람직함
교면포장	- 아스콘 균열 및 이격, 파손 발생	- 장기공용 및 중차량 반복통행으로 인해 발생한 손상으로 손상 정도가 경미하여 주의관찰 후 손상의 진전 시 적절한 조치를 취하는 것이 바람직함
배수시설	- 상태양호	- 주기적인 청소를 통한 유지관리 필요함
난간 및 연석	- 폭 0.3mm 내외 균열, 망상균열, 백태, 박리 및 박락 발생	- 폭 0.3mm이상 균열부 진전 방지를 위한 주입보수 등의 조치가 필요함

2) 기 진단(2012년 정밀안전진단) 결과와의 비교

【표 3.110】 기 진단 외관조사 결과 비교

구 분	2013년 진단결과	금회 진단결과	비 고
바닥판	- 균열 및 백태 발생 - 일부구간 박락 및 철근노출 발생	균열에 대해 일부 보수가 실시되었으며 금회 조사된 균열은 미보수 및 추가 발생된 균열이며 일부구간 콘크리트 들뜸 등의 손상이 추가 발생된 것으로 조사됨	
거더, 가로보 및 세로보	국부적인 도장박리 및 부식 조사됨	기 점검 이후 도장박리 및 부식의 경우 일부 보수가 실시되었으며 금회 조사된 손상의 경우 미보수 및 추가 발생된 손상인 것으로 조사됨	
하부구조	폭 0.3mm 내·외 균열과 재료분리, 백태, 파손 등이 조사됨	폭 0.3mm이상 균열부 및 박락, 파손 등의 단면손상부의 경우 일부 보수를 실시하였으며, 현재 상태는 양호한 것으로 조사됨	
교량받침	받침콘크리트 균열 및 받침 부식이 국부적으로 발생됨	받침콘크리트의 균열이 일부 보수되었으며 기 발생된 손상의 진전은 없는 것으로 조사됨	
신축이음	- 본체 토사퇴적 및 부식, 누수 - 후타재 균열, 접속부 이격 발생	기 진단 이후 신축이음장치 교체를 실시하였으며 현재 상태는 양호한 것으로 조사됨	
교면포장	아스콘 균열 및 파손 발생	기 진단 이후 일부구간 이스콘 균열 및 이격 등의 손상이 추가 발생된 것으로 조사됨	
기타부재	- 배수시설 : 상태 양호 - 방호벽 : 폭 0.3mm 내·외 균열, 백태, 망상균열 등이 발생	- 배수시설 : 기 진단 이후 추가 발생된 손상은 없는 것으로 조사됨 - 방호벽 : 기 진단 이후 균열 및 백태 등의 손상이 추가 발생된 것으로 조사됨	
검토의견	- 기 진단(2012년)결과 발생된 손상 중 바닥판 및 하부구조, 신축이음 등에 발생된 손상은 일부 보수가 이루어진 것으로 확인되었으나, 대부분의 손상은 미보수된 상태이며 금회 상세조사를 통한 추가적인 손상이 확인됨 - 대부분의 부재에서 손상이 추가로 발생되어 증가된 상태로서 내구성 확보와 유지관리차원의 보수가 필요함		

나. 노산방향

1) 금회 진단 외관조사 결과요약

【표 3.111】 금회 진단 외관조사 결과 요약

구 분	주요결함 및 외관조사 결과	검토의견
바닥판	- 전 경간에 걸쳐 균열 및 백태 발생 - 일부구간 콘크리트 박리, 박락 발생	- 건조수축, 수화열에 의한 균열로서 폭 0.3mm이상 균열부 주입보수 필요 - 단면손상부 손상의 진전 방지를 위한 단면보수 등의 조치를 취하는 것이 바람직함
강박스 거더	- 구조적 손상은 발생하지 않은 양호한 상태 - 장기공용으로 인한 열화 등의 원인으로 도장박리 및 부식 발생 - 스프라이스 틈 우수 유입으로 인해 우수유입혼적 전경간에 걸쳐 발생	- 도장박리 및 부식부 주의관찰 후 손상의 진전 시 적절한 조치를 취하는 것이 바람직함 - 우수유입의 경우 손상의 진전 시 스프라이스 틈 실링재 마감을 실시하여 우수유입 방지
가로보 및 세로보	- 전반적으로 양호한 상태 - 일부 도장박리 발생	- 당초 전처리 미흡에 의해 발생한 것으로 판단되며, 주의관찰 후 손상의 진전 시 조치가 필요함
교대	- 신축이음 우수유입에 의해 콘크리트 박리 및 박락 발생 - 폭 0.1~0.3mm 수직균열 발생	- 박락의 경우 손상의 진전 방지를 위한 단면보수 등의 조치가 필요함 - 균열의 경우 건조수축에 의한 것으로 폭 0.3mm이상 균열부의 경우 주입보수 등의 조치가 필요함
교각	- 폭 0.1~0.2mm 수직균열이 국부적으로 발생	- Massive한 단면에 발생하는 온도 균열과 건조수축에 의한 균열로서 균열폭에 따라 적절한 보수 실시

【표 3.111】금회 진단 외관조사 결과 요약(계속)

구 분	주요결함 및 외관조사 결과	검토의견
교량받침	- 받침콘크리트 균열, 들뜸 발생 - Plate부식 및 고무재 탈락 등이 발생됨	- 장기공용 및 우수유입 등에 의한 것으로 주의관찰 후 손상의 진전 시 적절한 조치가 필요함
신축이음장치	- 후타재 폭 0.3mm미만 균열 발생	- 손상 정도가 경미하여 주의관찰 후 손상의 진전 시 적절한 조치를 취하는 것이 바람직함
교면포장	- 아스콘 균열 및 이격, 파손 발생 - 일부구간 소성변형 발생	- 장기공용 및 중차량 반복통행으로 인해 발생한 손상으로 손상 정도가 경미하여 주의관찰 후 손상의 진전 시 적절한 조치를 취하는 것이 바람직함
배수시설	- 상태양호	- 주기적인 청소를 통한 유지관리 필요함
난간 및 연석	- 폭 0.3mm 내외 균열, 망상균열, 백태, 박리 및 박락 발생	- 폭 0.3mm이상 균열부 진전 방지를 위한 주입보수 등의 조치가 필요함

2) 기 진단(2012년 정밀안전진단) 결과와의 비교

【표 3.112】 기 진단 외관조사 결과 비교

구 분	2013년 진단결과	금회 진단결과	비 고
바닥판	폭 0.3mm 내·외 균열과 백태, 박락 및 철근노출, 층분리 등의 손상이 조사됨	균열에 대해 일부 보수가 실시되었으며 금회 조사된 균열은 미보수 및 추가 발생된 균열이며 일부구간 녹물의 손상이 추가 발생된 것으로 조사됨	
거더, 가로보 및 세로보	국부적인 도장 박리 및 손상, 부식 등의 손상이 조사됨	기 점검 이후 도장 손상 및 부식의 추가 발생과 거더 내부 우수유입흔적이 추가로 조사됨	
하부구조	폭 0.3mm 내·외 균열과 망상균열, 백태, 실란트 파손, 공동 등이 조사됨	균열에 대해 일부 보수가 실시되었으며 금회 조사된 균열은 미보수 및 추가 발생된 균열인 것으로 조사됨	
교량받침	일부구간 받침부식이 조사됨	기 진단 이후 받침콘크리트 및 몰탈 들뜸, 고무재 밀림 및 탈락 등의 손상이 추가 발생된 것으로 조사됨	
신축이음	- 본체 토사퇴적 및 누수 - 후타재 접속부 이격 발생 - 차수판 볼트 탈락	기 진단 이후 신축이음장치 교체를 실시하였으며 현재 상태는 양호한 것으로 조사됨	
교면포장	아스콘 균열 및 파손이 조사됨	기 진단 이후 일부구간 아스콘 균열 및 이격, 소성변형 등의 손상이 추가 발생된 것으로 조사됨	
기타부재	- 배수시설 : 상태양호 - 방호벽 : 폭 0.3mm 내·외 균열, 망상균열, 박락 발생	- 배수시설 : 기 진단 이후 추가 발생된 손상은 없는 것으로 조사됨 - 방호벽 : 균열에 대해 보수가 실시된 상태이나 추가 발생과 재손상이 다수 확인되었고 굽힘 및 백태 등의 손상이 추가 발생된 것으로 조사됨	
검토의견	- 기 진단(2012년)결과 발생한 손상 중 바닥판 및 하부구조와 신축이음, 방호벽에 발생한 손상은 일부 보수가 이루어진 것으로 확인되었으나, 대부분의 손상은 미보수된 상태이며 금회 상세조사를 통한 추가적인 손상이 확인됨 - 대부분의 부재에서 손상이 추가로 발생되어 증가된 상태로서 내구성 확보와 유지관리차원의 보수가 필요함		

3.6.2 시험 및 측정 결과

가. 천안방향

1) 금회 진단 내구성조사 결과요약

【표 3.113】 금회 진단 내구성조사 결과요약

시 험 명	시험부위		시험 결과		비 고
			평균	설계	
비파괴 강도 (MPa)	상부 구조	반발경도	29.4~30.4	27.0	■ 설계기준강도를 상회하는 양호한 것으로 나타나 공용년수 경과에 따른 콘크리트강도 저하는 없는 것으로 판단됨.
		초음파	30.4~31.2		
	하부 구조	반발경도	26.0~27.0	24.0	
		초음파	27.6~28.4		
철근탐사 (mm)	상부 구조	배근간격	125~251	150~250	■ 전반적으로 철근간격 및 피복두께가 설계값과 근사함.
		피복두께	38~89	40	
	하부 구조	배근간격	91~301	100~300	
		피복두께	48~89	100	
탄산화 잔여깊이 (mm)	상부구조		30.0~33.0		■ 탄산화로 인한 내구성 저하 가능성은 없는 것으로 검토됨.
	하부구조		58.0~69.5		
염화물 함유량 시험 (kg/m³)	상부구조		0.2648~0.2670		■ 염화물에 의한 철근의 부식이 발생할 우려는 없는 것으로 평가됨.
	하부구조		0.0973		
강재 비파괴 시험	초음파탐상시험		1등급: 12개소		■ 전 개소에서 균열, 기공, 슬래그, 용입부족 등의 내부결함이 없는 1등급(합격)으로 조사됨
	도막두께 측정 (μm)	거더내부	181~201	175	
		거더외부	224~237	215	
종합 평가	• 비파괴강도 측정결과, 측정값은 설계기준강도를 상회하는 것으로 조사되었으며, 공용년수 경과에 따른 구조물의 강도저하는 없는 것으로 평가됨. • 탄산화 깊이 측정결과, 전 개소에서 상태평가 “a” 로 검토되어 양호한 상태로 판단됨. • 염화물 함유량의 경우 a등급으로 평가되었으므로, 염화물에 의한 철근의 부식이 발생할 우려는 없는 것으로 평가됨. • 초음파탐상 시험결과, 전 개소에서 맞대기이음부의 용접상태는 양호한 것으로 판단됨				

2) 기 진단(2013년 정밀안전진단) 결과 비교

【표 3.114】 기 진단 내구성조사 결과요약

시 험 명	시험부위		시험 결과		비 고
			‘13년 정밀안전진단	금회 정밀안전진단	
비파괴 강도 (MPa)	상부구조	반발경도	27.2~28.9	29.4~30.4	■ 설계기준강도 대비 100%이상으로 공용년 수 경과에 따른 콘크리트강도 저하는 없는 것으로 판단됨
		초음파	27.4~27.8	30.4~31.2	
	하부구조	반발경도	24.3~24.8	26.0~27.0	
		초음파	24.2~25.0	27.6~28.4	
철근탐사 (mm)	상부구조	배근간격	98~280	125~251	■ 전반적으로 철근간격 및 피복두께가 설계값과 근사함
		피복두께	48~94	38~89	
	하부구조	배근간격	95~310	91~301	
		피복두께	90~141	48~89	
탄산화 잔여깊이 (mm)	상부구조		36.0~37.0	30.0~33.0	■ 잔여깊이가 30mm이상 ‘a등급’ 으로 탄산화로 인한 내구성 저하 가능성은 없는 것으로 검토됨
	하부구조		78.0~79.0	58.0~69.5	
염화물 함유량시 험 (kg/m³)	상부구조		0.136	0.2648~0.2670	■ 염화물 함유량은 0.3kg/m³ 이하로 확인되어 철근의 부식환경은 없는 상태로 확인됨
	하부구조		0.091~0.158	0.0973	
강재 비파괴 시험	초음파탐상시험		1등급: 12개소	1등급: 12개소	■ 전 개소에서 균열, 기공, 슬래그, 용입부족 등의 내부결함이 없는 1등급(합격)으로 조사됨
	도막두께 측정 (μm)	거더내부	205~210	181~201	
		거더외부	237~244	224~237	
	종합 평가	• 비파괴강도 측정결과, 측정값은 설계기준강도 대비 100%이상으로 조사되었으며, 공용년수 경과에 따른 구조물의 강도저하는 없는 것으로 판단됨 • 탄산화 깊이 측정결과, 전 개소에서 상태평가 “a” 로 검토되어 현 상태에서는 탄산화에 의한 철근부식의 우려가 없는 상태로 판단됨 • 염화물함유량 시험결과, 철근의 부식환경은 없는 상태로 확인되어 염화물에 의한 철근부식 영향은 없을 것으로 판단됨 • 초음파탐상 시험결과, 전 개소에서 맞대기이음부의 용접상태는 양호한 것으로 판단됨			

나. 논산방향

1) 금회 진단 내구성조사 결과요약

【표 3.115】 금회 진단 내구성조사 결과요약

시 험 명	시험부위		시험 결과		비 고
			평균	설계	
비파괴강도 (MPa)	상부 구조	반발경도	29.8~31.7	27.0	■ 설계기준강도를 상회하는 양호한 것으로 나타나 공용년수 경과에 따른 콘크리트강도 저하는 없는 것으로 판단됨.
		초음파	30.5~32.1		
	하부 구조	반발경도	25.9~26.9	24.0	
		초음파	27.4~28.8		
철근탐사 (mm)	상부 구조	배근간격	133~255	150~250	■ 전반적으로 철근간격 및 피복두께가 설계값과 근사함.
		피복두께	39~89	40	
	하부 구조	배근간격	96~242	100~250	
		피복두께	74~96	100	
탄산화 잔여깊이 (mm)	상부구조		30.0~32.0		■ 탄산화로 인한 내구성저하 가능성은 없는 것으로 검토됨.
	하부구조		56.0~76.5		
염화물 함유량 시험 (kg/m³)	상부구조		0.2738~0.2942		■ 염화물에 의한 철근의 부식이 발생할 우려는 없는 것으로 평가됨.
	하부구조		0.2150		
강재 비파괴 시험	초음파탐상시험		1등급: 12개소		■ 전 개소에서 균열, 기공, 슬래그, 용입부족 등의 내부결함이 없는 1등급(합격)으로 조사됨
	도막두께 측정 (μm)	거더내부	182~206	175	■ 도막두께 측정 결과 표준도막두께를 상회하는 양호한 상태로 측정되었음
		거더외부	223~235	215	
종합 평가	- 비파괴강도 측정결과, 측정값은 설계기준강도를 상회하는 것으로 조사되었으며, 공용년수 경과에 따른 구조물의 강도저하는 없는 것으로 평가됨. - 탄산화 깊이 측정결과, 전 개소에서 상태평가 “a” 로 검토되어 양호한 상태로 판단됨. - 염화물 함유량의 경우 a등급으로 평가되었으므로, 염화물에 의한 철근의 부식이 발생할 우려는 없는 것으로 평가됨. - 초음파탐상 시험결과, 전 개소에서 맞대기이음부의 용접상태는 양호한 것으로 판단됨				

2) 기 진단(2013년 정밀안전진단) 결과 비교

【표 3.116】 기 진단 내구성조사 결과요약

시 험 명	시험부위		시험 결과		비 고
			‘13년 정밀안전진단	금회 정밀안전진단	
비파괴 강도 (MPa)	상부구조	반발경도	26.9~27.7	29.8~31.7	■ 설계기준강도 대비 100%이상으로 공용년 수 경과에 따른 콘크리트강도 저하는 없는 것으로 판단됨
		초음파	27.1~27.3	30.5~32.1	
	하부구조	반발경도	24.3~25.8	25.9~26.9	
		초음파	24.3~24.6	27.4~28.8	
철근탐사 (mm)	상부구조	배근간격	90~260	133~255	■ 전반적으로 철근간격 및 피복두께가 설계값과 근사함
		피복두께	40~70	39~89	
	하부구조	배근간격	95~300	96~242	
		피복두께	81~124	74~96	
탄산화 잔여깊이 (mm)	상부구조		40.0~43.0	30.0~32.0	■ 잔여깊이가 30mm이상 ‘a등급’ 으로 탄산화로 인한 내구성 저하 가능성은 없는 것으로 검토됨
	하부구조		69.0~89.0	56.0~76.5	
염화물 함유량시 험 (kg/m³)	상부구조		0.136	0.2738~0.2942	■ 염화물 함유량은 0.3kg/m³ 이하로 확인되어 철근의 부식환경은 없는 상태로 확인됨
	하부구조		0.136	0.2150	
강재 비파괴 시험	초음파탐상시험		1등급: 12개소	1등급: 12개소	■ 전 개소에서 균열, 기공, 슬래그, 용입부족 등의 내부결함이 없는 1등급(합격)으로 조사됨
	도막두께 측정 (μm)	거더내부	210~212	182~206	■ 도막두께 측정 결과 표준도막두께를 상회하는 양호한 상태로 측정되었음
		거더외부	243~247	223~235	
종합 평가	• 비파괴강도 측정결과, 측정값은 설계기준강도 대비 100%이상으로 조사되었으며, 공용년수 경과에 따른 구조물의 강도저하는 없는 것으로 판단됨 • 탄산화 깊이 측정결과, 전 개소에서 상태평가 “a” 로 검토되어 현 상태에서는 탄산화에 의한 철근부식의 우려가 없는 상태로 판단됨 • 염화물함유량 시험결과, 철근의 부식환경은 없는 상태로 확인되어 염화물에 의한 철근부식 영향은 없을 것으로 판단됨 • 초음파탐상 시험결과, 전 개소에서 맞대기이음부의 용접상태는 양호한 것으로 판단됨				

제 4장 시설물의 상태평가

4.1 개 요

4.2 상태평가 항목 및 기준

4.3 상태평가 결과

제 4장 시설물의 상태평가

4.1 개요

시설물의 상태평가는 재료시험 및 외관조사에 의해 시설물의 각 부재로부터 발견된 상태변화(결함, 손상, 열화)를 근거로 하여 「안전점검 및 정밀안전진단 세부지침, 2017. 01」의 상태평가 기준에 따라 실시한다.

정밀안전진단의 상태평가 기준은 시설물의 전체 부재에 대하여 외관조사방도를 작성하여 부재별로 상세히 상태평가를 실시하며, 책임기술자가 시설물 전체에 대한 상태평가 결과를 결정하게 된다.

4.2 상태평가 항목 및 기준

4.2.1 부재별 상태평가 적용범위

부재별 상태평가 기준은 교량의 거더와 가로보를 분리하고, 콘크리트의 탄산화와 염화물에 대한 평가항목을 포함하여 세분화하였으며, 아래의 표와 같이 부재별 상태평가 기준을 부재의 중요도를 감안하여 차등화 함으로써 가능한 한 전체 상태평가 기준과 부합하도록 조정하였다. 교량의 안전에 직접적인 영향을 미치는 바닥판, 거더, 하부구조 및 받침은 평가기준을 a~e로 범위를 적용하고, 내구성에 영향을 미치는 신축이음, 배수시설, 교면포장과 2차부재인 가로보와 세로보는 a~d로 범위를 조정하였다.

【표 4.1】 부재별 상태평가 적용 범위

부재의 분류		차등 적용범위
상부구조	바닥판, 거더, 케이블	a, b, c, d, e
	2차부재 (가로보 및 세로보)	a, b, c, d
하부구조	교대 및 교각, 기초, 주탑	a, b, c, d, e
받침	교량받침	a, b, c, d, e
기타부재	신축이음, 난간 및 연석, 배수시설, 교면포장	a, b, c, d
콘크리트 재료	탄산화, 염화물	a, b, c, d

부재별 상태평가는 전체 수량에 대한 손상수량의 비율에 의해 평가하는 정량적 평가와 시설물의 상태에 대한 점검자의 주관적인 의견에 의한 정성적 평가를 동시에 수행하며 정성적 평가 시 점검자에 의한 편차를 줄이기 위해 손상수량 및 손상현황에 대한 정도를 정확히 파악하여야 한다.

4.2.2 구조형식에 따른 부재별 가중치

【표 4.2】 구조형식에 따른 일반교량의 부재별 가중치

구분	결함도 평가항목	슬래브 교량	거더교량							라멘교	
			일반 거더교			바닥판·거더 일체형		아치,트러스		거더 없음	거더있음 (복개구조물)
			일 반	2차부재 없음	바닥판 없음	강 바닥판	PSC 박스	콘크리트 바닥판	강 바닥판		
상부	바닥판	34	18	18	-	20	20	15		34	20 21
	주 형	-	20	25	37	18	20	23		-	21 23
	2차부재	-	5	-	11	5	3	5		-	5 -
하부	교대/교각	20	13	13	18	13		13		34	22 24
	기초	7	7	7	7	7		7		7	7 7
받침	교량받침	10	9	9	14	9		9		3	3 3
기타	신축이음	10	9	9	-	9		9		3	3 3
	교면포장	7	7	7	-	7		7		7	7 7
	배수시설	3	3	3	-	3		3		3	3 3
	난간/연석	2	2	2	6	2		2		2	2 2
콘크리트	탄산	상부	2	2	-	-	2	2	-	4	
	화	하부	2	2	4	4	2	2	4		
	염화	상부	2	2	-	-	2	2	-	3	
	물	하부	1	1	3	3	1	1	3		

<해 설>

- 하부구조물이 무근콘크리트로 시공된 경우, 하부구조물의 탄산화 및 염화물항목에 할당된 가중치를 상부구조물의 탄산화 및 염화물항목의 가중치에 포함시킨다.
- 하부구조물은 무근콘크리트, 상부구조물은 강재로 시공된 경우, 상부구조물의 탄산화 및 염화물 항목에 할당된 가중치는 상부구조물의 상태평가항목(바닥판, 거더)의 가중치에 균등배분하고 하부구조물의 탄산화 및 염화물항목에 할당된 가중치는 하부구조물(교대/교각)의 가중치에 포함시킨다.

- 기타시설물(신축이음, 교면포장, 배수시설, 난간/연석)이 없는 경우, 기타시설물에 할당된 가중치는 바닥판의 가중치에 포함시킨다.
- 기초에 대한평가가 수행되지 않았을 경우, 기초에 할당된 가중치는 교대/교각의 가중치에 포함시킨다.

4.2.3 상태평가 결과 결정

가. 경간(지점)별 부재 상태평가 산정

- 개별부재에서 발견된 결함 및 손상에 대하여 평가한 후 각 상태평가 결과 중 최적값을 개별부재 상태평가 결과로 산정한다.
- 한 경간 내에서 여러 부재가 있을 경우는 각 부재의 상태평가 기준 중 최적값을 경간(지점) 상태평가 결과로 산정한다.
- 복개구조물은 바닥판의 장변방향으로 경간을 구분하고, 1경간의 길이는 약50m 범위 또는 신축이음부를 경계로 경간을 구분하는 것으로 한다.

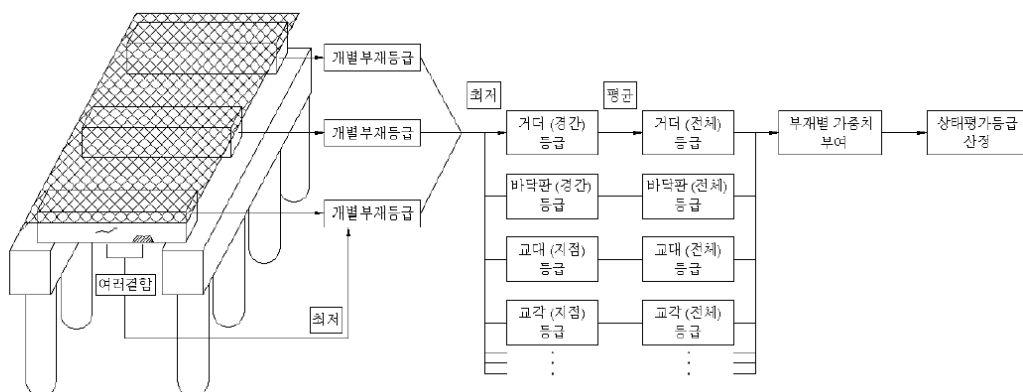
나. 전체 시설물의 상태평가 결과 결정

구조형식이 같은 부재에 대해 부재별로 평균하여 부재 상태평가를 결정한 후 구조형식에 따른 부재별 가중치를 적용하여 환산 결함도 점수를 구한다.

환산 결함도 점수는 시설물 전체의 상태평가 결과를 산정하기 위한 기준 값이며, 결함도 점수 범위에 따른 기준을 적용하여 시설물 전체에 대한 상태평가 결과를 구한다.

【표 4.3】 결함도 점수 범위에 따른 기준

기준	A	B	C	D	E
결함도 지수	0.10	0.20	0.40	0.70	1.00
결함도 범위	$0 \leq x < 0.13$	$0.13 \leq x < 0.26$	$0.26 \leq x < 0.49$	$0.49 \leq x < 0.79$	$0.79 \leq x$



【그림 4.1】 전체 교량의 상태평가 결과 산정 방법

4.3 상태평가 결과

4.3.1 천안방향

가. 각 부재별 상태평가 결과

1) 콘크리트 바닥판

【표 4.4】콘크리트 바닥판 상태평가 결과(천안방향)

구분	1방향 균열				2방향 균열				열화 및 손상				평가 결과
	균열폭 (mm)		균열율 (%)		균열폭 (mm)		균열율 (%)		표면 손상면적 (%)		철근부식 손상면적 (%)		
S1	0.3	c	2% 미만	b	없음	a	없음	a	2% 미만	b	없음	a	c
S2	0.2	b	2% 미만	b	없음	a	없음	a	2% 미만	b	없음	a	b
S3	0.3	c	2% 미만	b	없음	a	없음	a	2% 미만	b	없음	a	c

2) 거더(강박스거더)

【표 4.5】거더 상태평가 결과(천안방향)

구분	모재 및 연결부 손상								열화 및 손상				평가 결과
	부재 균열		변형, 파단		연결 볼트 이완, 탈락		용접연결부 결합		도장탈락 면적(%)		부식발생 면적(%)		
S1	없음	a	없음	a	없음	a	없음	a	10% 미만	b	2%미만	b	b
S2	없음	a	없음	a	없음	a	없음	a	10% 미만	b	2%미만	b	b
S3	없음	a	없음	a	없음	a	없음	a	없음	a	없음	a	a

3) 가로보 및 세로보

【표 4.6】가로보 및 세로보 상태평가 결과(천안방향)

구분	모재 및 연결부 손상								열화 및 손상				평가 결과
	부재 균열		변형, 파단		연결 볼트 이완, 탈락		용접연결부 결합		도장탈락 면적(%)		부식발생 면적(%)		
S1	없음	a	없음	a	없음	a	없음	a	없음	a	없음	a	a
S2	없음	a	없음	a	없음	a	없음	a	없음	a	없음	a	a
S3	없음	a	없음	a	없음	a	없음	a	10% 미만	b	없음	a	b

4) 교대 및 교각

① 콘크리트 교대

【표 4.7】콘크리트 교대 상태평가 결과(천안방향)

구분	균열, 변위				열화 및 손상				평가 결과
	균열폭 (mm)		변위		표면 손상면적 (%)		철근부식 손상면적 (%)		
A1	0.2	b	없음	a	2% 미만	b	2% 미만	b	b
A2	0.2	b	없음	a	2% 미만	b	없음	a	b

② 콘크리트 교각

【표 4.8】콘크리트 교각 상태평가 결과(천안방향)

구분	균열, 변위				열화 및 손상				평가 결과
	균열폭 (mm)		변위		표면 손상면적 (%)		철근부식 손상면적 (%)		
P1	0.2	b	없음	a	없음	a	없음	a	b
P2	0.1	b	없음	a	2% 미만	b	없음	a	b

5) 기초

기초에 대한 상태평가 결과, 기초가 노출되어 있지 않는 상태로 점검불가인 ‘q’ 로 평가 되었다.

【표 4.9】기초 상태평가 결과(천안방향)

구분	기초(직접, 말뚝, 케이슨) 손상				지반의 안정성				평가 결과
	균열폭 (mm)		단면손상 (파손, 철근노출 등)		세굴 여부		침하 (mm)		
A1	비노출	q	비노출	q	비노출	q	비노출	q	q
P1	비노출	q	비노출	q	비노출	q	비노출	q	q
P2	비노출	q	비노출	q	비노출	q	비노출	q	q
A2	비노출	q	비노출	q	비노출	q	비노출	q	q

6) 교량받침

【표 4.10】교량받침 상태평가 결과(천안방향)

구분	받침 본체		받침 콘크리트				평가 결과
	강재받침		균열폭(mm)		박리, 탈락, 파손 등		
A1	도장탈락	b	0.3	c	들뜸	b	c
P1	없음	a	0.1	b	없음	a	b
P2	도장박리	b	없음	a	없음	a	b
A2	없음	a	0.1	b	없음	a	b

7) 신축이음

【표 4.11】신축이음 상태평가 결과(천안방향)

구분	본 체		후타재				평가 결과
			균열		박리, 박락, 파손 등		
EXP.J1 (A1)	토사퇴적	b	없음	a	없음	a	b
EXP.J2 (A2)	본체 부식, 토사퇴적	c	없음	a	없음	a	c

8) 교면포장

【표 4.12】교면포장 상태평가 결과(천안방향)

구분	포장불량				배 수		평가 결과
	포장불량 면적 (%)		포장손상에 따른 주행성 및 통행성				
S1	2% 미만	b	없음	a	없음	a	b
S2	10% 미만	c	없음	a	없음	a	c
S3	10% 미만	c	없음	a	없음	a	c

9) 배수시설

【표 4.13】배수시설 상태평가 결과(천안방향)

구 분	평가내용	평가결과
S1	없음	a
S2	없음	a
S3	없음	a

10) 난간 및 연석

【표 4.14】 난간 및 연석 상태평가 결과(천안방향)

구분	콘크리트						평가 결과
	균열폭 (mm)		박리, 파손, 철근노출 (%)		철근부식 손상면적 (%)		
S1	0.3	c	없음	a	없음	a	c
S2	0.3	c	없음	a	없음	a	c
S3	0.3	c	없음	a	없음	a	c

11) 탄산화

【표 4.15】 탄산화 상태평가 결과(천안방향)

구분		탄산화 잔여 깊이(mm)	평가기준	평가결과
상부 구조	S1 캔틸레버	30.0	< 탄산화 잔여 깊이 > ·a : 30mm이상 ·b : 10mm이상~30mm미만 ·c : 0mm이상~10mm미만 ·d : 0mm미만	a
	S2 캔틸레버	33.0		a
	S3 캔틸레버	28.5		a
하부 구조	A2 벽체	69.5		a
	P1 기둥부	60.5		a
	P2 기둥부	58.0		a

12) 염화물

【표 4.16】 염화물 상태평가 결과(천안방향)

구분		전염화물 이온량(kg/m³)	평가기준	평가결과
상부 구조	S1 캔틸레버	0.2670	< 전염화물 이온량 > ·a : 염화물 ≤ 0.3kg/m³ ·b : 0.3kg/m³ < 염화물 < 1.2kg/m³ ·c : 1.2kg/m³ ≤ 염화물 < 2.5kg/m³ ·d : 염화물 ≥ 2.5kg/m³	a
	S2 캔틸레버	0.2648		a
하부 구조	P2 기둥부	0.0973		a

나. 시설물 전체 상태평가 결과

검상교의 외관조사 및 내구성 시험에 의한 상태평가결과, 보조부재에 경미한 결함이 발생하였으나 기능발휘에는 지장이 없으며 내구성 증진을 위하여 일부의 보수가 필요한 상태인 “B등급” 으로 평가되었다.

【표 4.17】 상태평가 결과표(천안방향)

부재의 분류		상부구조		2차 부재	기타부재				받침	하부구조		탄산화		염화물	
번호	구조 형식	바닥 판	거더	가로 보	포장	배수	난간 연석	신축 이음	교량 받침	하 부	기 초	상 부	하 부	상 부	하 부
1	STB	c	b	a	b	a	c	b	c	b	q	a	x	a	x
2	STB	b	b	a	c	a	c	x	b	b	q	a	a	a	x
3	STB	c	a	b	c	a	c	x	b	b	q	a	a	x	a
4	STB							c	b	b	q	x	a	x	x
평균		0.333	0.167	0.133	0.333	0.100	0.400	0.300	0.250	0.200	0.100	0.100	0.100	0.100	0.100
가중치		18	20	5	7	3	2	9	9	20	0	2	2	2	1
(평균X가 중치) /가중치 합		0.060	0.033	0.007	0.023	0.003	0.008	0.027	0.023	0.040	0.000	0.002	0.002	0.002	0.001

결함도 범위 : $0.130 \leq \text{결함도 지수}(0.231) \leq 0.260$

0.231

B

다. 기 점검결과 비교

상태평가 결과, 상태기준은 “C” ⇨ “B” 로 상향 되었으며, 2013년 정밀안전진단 이후 주부재인 바닥판하면 및 하부구조 폭 0.3mm이상 균열 보수, 단면보수, 보조부재인 신축이음 교체 등을 실시하여, 환산결함도 점수가 $0.285 \Rightarrow 0.231$ 으로 감소한 것으로 분석되었다.

4.3.2 논산방향

가. 각 부재별 상태평가 결과

1) 콘크리트 바닥판

【표 4.18】 콘크리트 바닥판 상태평가 결과(논산방향)

구분	1방향 균열				2방향 균열				열화 및 손상				평가 결과
	균열폭 (mm)		균열율 (%)		균열폭 (mm)		균열율 (%)		표면 손상면적 (%)		철근부식 손상면적 (%)		
S1	0.3	c	2% 미만	b	없음	a	없음	a	2% 미만	b	없음	a	c
S2	0.3	c	2% 미만	b	없음	a	없음	a	2% 미만	b	없음	a	c
S3	0.2	b	2% 미만	b	없음	a	없음	a	2% 미만	b	2%미만	c	c

2) 거더(강박스거더)

【표 4.19】 거더 상태평가 결과(논산방향)

구분	모재 및 연결부 손상								열화 및 손상				평가 결과
	부재 균열		변형, 파단		연결 볼트 이완, 탈락		용접연결부 결합		도장탈락 면적(%)		부식발생 면적(%)		
S1	없음	a	없음	a	없음	a	없음	a	10% 미만	b	2%미만	b	b
S2	없음	a	없음	a	없음	a	없음	a	10% 미만	b	2%미만	b	b
S3	없음	a	없음	a	없음	a	없음	a	10% 미만	b	2%미만	b	b

3) 가로보 및 세로보

【표 4.20】 가로보 및 세로보 상태평가 결과(논산방향)

구분	모재 및 연결부 손상								열화 및 손상				평가 결과
	부재 균열		변형, 파단		연결 볼트 이완, 탈락		용접연결부 결합		도장탈락 면적(%)		부식발생 면적(%)		
S1	없음	a	없음	a	없음	a	없음	a	없음	a	없음	a	a
S2	없음	a	없음	a	없음	a	없음	a	없음	a	없음	a	a
S3	없음	a	없음	a	없음	a	없음	a	10% 미만	b	없음	a	b

4) 교대 및 교각

① 콘크리트 교대

【표 4.21】콘크리트 교대 상태평가 결과(논산방향)

구분	균열, 변위				열화 및 손상				평가 결과
	균열폭 (mm)		변위		표면 손상면적 (%)		철근부식 손상면적 (%)		
A1	0.2	b	없음	a	2% 미만	b	없음	a	b
A2	0.3	c	없음	a	2% 미만	b	없음	a	c

① 콘크리트 교각

【표 4.22】콘크리트 교각 상태평가 결과(논산방향)

구분	균열, 변위				열화 및 손상				평가 결과
	균열폭 (mm)		변위		표면 손상면적 (%)		철근부식 손상면적 (%)		
P1	0.2	b	없음	a	없음	a	없음	a	b
P2	0.2	b	없음	a	없음	a	없음	a	b

5) 기초

기초에 대한 상태평가 결과, 기초가 노출되어 있지 않는 상태로 점검불가인 ‘q’ 로 평가 되었다.

【표 4.23】기초 상태평가 결과(논산방향)

구분	기초(직접, 말뚝, 케이슨) 손상				지반의 안정성				평가 결과
	균열폭 (mm)		단면손상 (파손, 철근노출 등)		세굴 여부		침하 (mm)		
A1	비노출	q	비노출	q	비노출	q	비노출	q	q
P1	비노출	q	비노출	q	비노출	q	비노출	q	q
P2	비노출	q	비노출	q	비노출	q	비노출	q	q
A2	비노출	q	비노출	q	비노출	q	비노출	q	q

6) 교량받침

【표 4.24】교량받침 상태평가 결과(논산방향)

구분	받침 본체		받침 콘크리트				평가 결과
	강재받침		균열폭(mm)		박리, 탈락, 파손 등		
A1	부식	b	없음	a	들뜸	b	b
P1	도장박리	b	없음	a	없음	a	b
P2	도장박리	b	없음	a	없음	a	b
A2	부식	b	없음	a	들뜸	b	b

7) 신축이음

【표 4.25】신축이음 상태평가 결과(논산방향)

구분	본 체		후타재				평가 결과
			균열		박리, 박락, 파손 등		
EXP.J1 (A1)	없음	a	없음	a	없음	a	a
EXP.J2 (A2)	없음	a	0.1	b	없음	a	b

8) 교면포장

【표 4.26】교면포장 상태평가 결과(논산방향)

구분	포장불량				배 수		평가 결과
	포장불량 면적 (%)		포장손상에 따른 주행성 및 통행성				
S1	2% 미만	b	없음	a	없음	a	b
S2	없음	a	없음	a	없음	a	a
S3	2% 미만	b	없음	a	없음	a	b

9) 배수시설

【표 4.27】배수시설 상태평가 결과(논산방향)

구 분	평가내용	평가결과
S1	없음	a
S2	없음	a
S3	없음	a

10) 난간 및 연석

【표 4.28】 난간 및 연석 상태평가 결과(논산방향)

구분	콘크리트						평가 결과
	균열폭 (mm)		박리, 파손, 철근노출 (%)		철근부식 손상면적 (%)		
S1	0.2	b	없음	a	없음	a	b
S2	0.3	c	없음	a	없음	a	c
S3	0.2	b	10% 미만	b	없음	a	b

11) 탄산화

【표 4.29】 탄산화 상태평가 결과(논산방향)

구분		탄산화 잔여 깊이(mm)	평가기준	평가결과
상부 구조	S1 캔틸레버	30.5	< 탄산화 잔여 깊이 > ·a : 30mm이상 ·b : 10mm이상~30mm미만 ·c : 0mm이상~10mm미만 ·d : 0mm미만	a
	S2 캔틸레버	30.0		a
	S3 캔틸레버	32.0		a
하부 구조	A1 벽체	72.5		a
	P1 기둥부	76.5		a
	P2 기둥부	66.0		a

12) 염화물

【표 4.30】 염화물 상태평가 결과(논산방향)

구분		전염화물 이온량(kg/m³)	평가기준	평가결과
상부 구조	S1 캔틸레버	0.2738	< 전염화물 이온량 > ·a : 염화물 ≤ 0.3kg/m³ ·b : 0.3kg/m³ < 염화물 < 1.2kg/m³ ·c : 1.2kg/m³ ≤ 염화물 < 2.5kg/m³ ·d : 염화물 ≥ 2.5kg/m³	a
	S3 캔틸레버	0.2942		a
하부 구조	P1 기둥부	0.2150		a

나. 시설물 전체 상태평가 결과

검상교의 외관조사 및 내구성 시험에 의한 상태평가결과, 보조부재에 경미한 결함이 발생하였으나 기능발휘에는 지장이 없으며 내구성 증진을 위하여 일부의 보수가 필요한 상태인 “B등급” 으로 평가되었다.

【표 4.31】 상태평가 결과표(논산방향)

부재의 분류		상부구조		2차 부재	기타부재				받침	하부구조		탄산화		염화물	
번호	구조 형식	바닥 판	거더	가로 보	포장	배수	난간 연석	신축 이음	교량 받침	하 부	기 초	상 부	하 부	상 부	하 부
1	STB	c	b	a	b	a	b	a	b	b	q	a	a	a	x
2	STB	c	b	a	a	a	c	x	b	b	q	a	a	x	a
3	STB	c	b	b	b	a	b	x	b	b	q	a	a	a	x
4	STB							b	b	c	q	x	x	x	x
평균		0.400	0.200	0.133	0.167	0.100	0.267	0.150	0.200	0.250	0.100	0.100	0.100	0.100	0.100
가중치		18	20	5	7	3	2	9	9	20	0	2	2	2	1
(평균X가 중치) /가중치 합		0.072	0.040	0.007	0.012	0.003	0.005	0.014	0.018	0.050	0.000	0.002	0.002	0.002	0.001

결함도 범위 : $0.130 \leq \text{결함도 지수}(0.227) \leq 0.260$

0.227

B

다. 기 점검결과 비교

상태평가 결과, 상태기준은 “C” ⇨ “B” 로 상향 되었으며, 2013년 정밀안전진단 이후 주 부재인 바닥판하면 및 하부구조 폭 0.3mm이상 균열 보수, 단면보수, 보조부재인 신축이음 교체 등을 실시하여, 환산결함도 점수가 $0.277 \Rightarrow 0.227$ 으로 감소한 것으로 분석되었다.

제 5장 시설물의 안전성 평가

5.1 개 요

5.2 상부구조 안전성평가

5.3 내하력 평가

5.4 하부구조 안전성평가

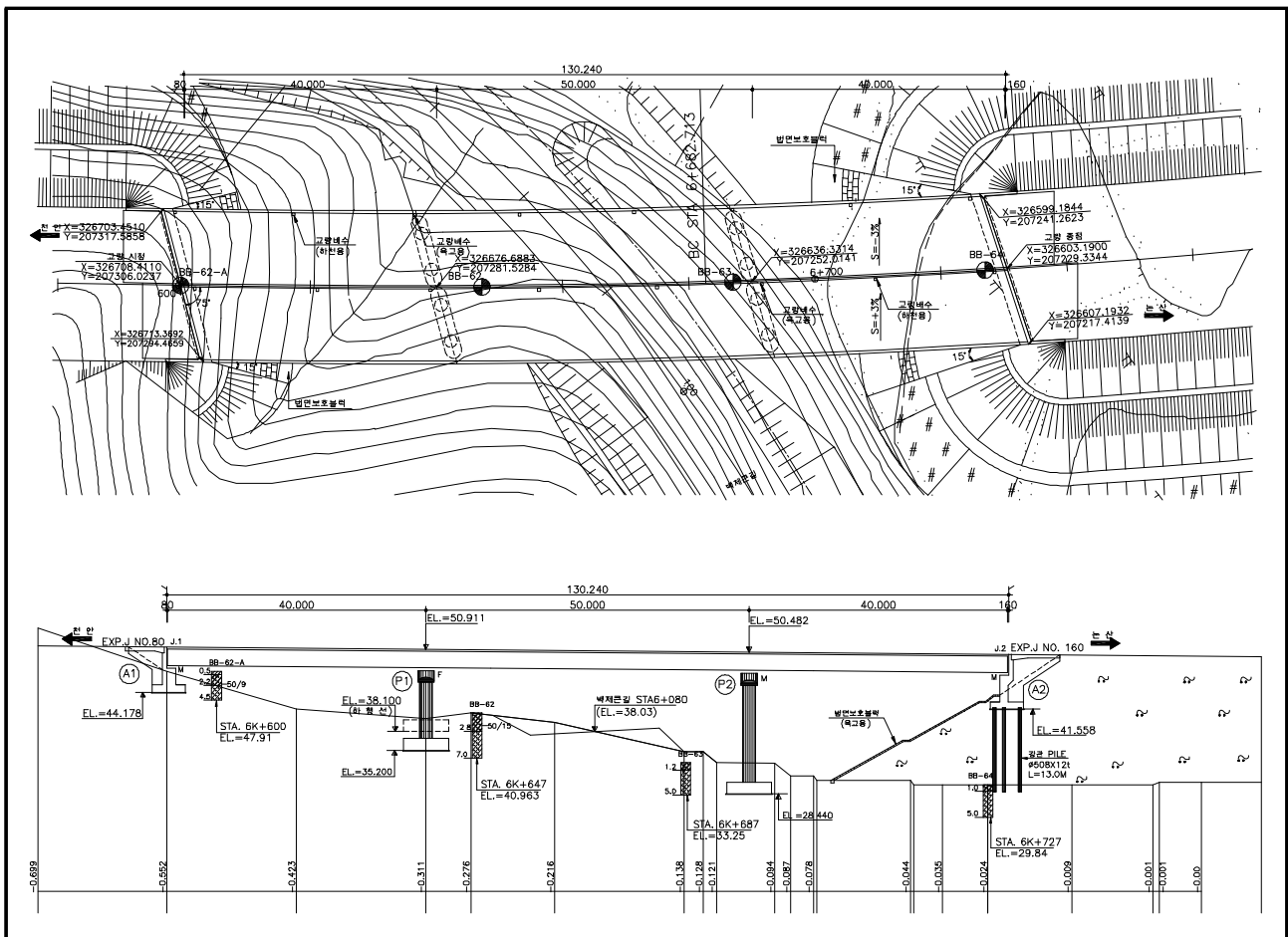
5.5 안전성평가 결과요약

제 5장 시설물의 안전성 평가

5.1 개요

본 과업 대상 교량인 검상교는 충청남도 공주시 검상동에 위치하며 논산천안고속도로 상에 위치한 교량으로서 총연장 L=130.240m 이다. 상, 하행선 각각 2-Girder 강박스 강합성교로 구성되어 있다.

대상교량은 천안방향과 논산방향으로 진행하는 2경간 연속 교량으로 상행선 교폭 11.865m, 하행선 교폭 12.435m로 분리되어 있다. 본 과업에서는 상, 하행선 각각에 대해 3경간 연속 2-Girder 강박스 강합성교를 대상으로 구조해석을 수행하였다. 설계활하중 DB-24, DL-24로 현재 보유하고 있는 구조안전성 및 내하력을 평가하기 위해 도로교 설계기준 및 콘크리트 설계기준을 적용하여 대상교량의 구조안전성 및 내하력을 평가하였다.



【그림 5.1】 종·평면도

5.2 구조해석(천안방향)

5.2.1 구조해석 절차

가. 합성전

- 1) 단면 : 2-Girder
- 2) 하중 : 강재+바닥판 자중

나. 합성후

- 1) 단면 : 2-Girder+바닥판
- 2) 하중 : 합성전 고정하중+2차 고정하중+활하중+건조수축+크리프+온도

5.2.1 교량 제원

가. 교량명 : 검상교

나. 형식 : Steel Box Girder(합성형교)

다. 교폭 : 24.300 m (천안방향 : 11.865m, 논산방향 : 12.435m)

라. 교량 : $L = 40.080 + 50.000 + 40.160 = 130.240$ m

마. 평면선형 : 클로소이드 + $R=1400$ m

5.2.3 설계기준

가. 설계하중

1) 고정하중 단위질량

- 철근콘크리트 $\gamma_c = 25.0$ kN/m³
- 강재 $\gamma_s = 78.5$ kN/m³
- 아스팔트 $\gamma_{asp} = 23.0$ kN/m³

2) 활하중 : DB-24, DL-24

나. 사용재료의 역학적 특성

1) 강재(SWS490 및 SWS400)

- 허용인장응력 : $f_y = 190$ MPa
- 탄성계수 : $E_s = 2.05 \times 10^5$ MPa

2) 콘크리트

- 설계기준강도 : $f_{ck} = 27 \text{ MPa}$
- 탄성계수 : $E_c = 27,804 \text{ MPa}$

3) 철근(SD40)

- 항복응력 : $f_y = 400 \text{ MPa}$
- 탄성계수 : $E_s = 2.0 \times 10^5 \text{ MPa}$
- 허용응력 : $f_{sa} = 160 \text{ MPa}$

다. 적용 물성치

구분	설계도서	현장측정	적용	비고
설계강도	• 준공도면/구조계산서 - 상부: 27.0Mpa - 하부: 24.0Mpa	• 준공도면/구조계산서 - 상부: 29.4~31.7 Mpa - 하부: 25.9~27.0 Mpa	• 비파괴강도 측정값이 설계기준 강도를 상회하므로 설계기준강도 적용	
철근간격 / 피복두께	상부 구조	150~250 / 40	125~255 / 39~89	• 철근배근 및 피복두께는 적반적으로 설계값과 일치하므로 설계값 적용
	하부 구조	100~250 / 100	91~301 / 94~96	

5.2.4 단면특성

대상구간의 강박스 거더의 강성은 【표 5.1】과 【표 5.2】에 나타낸 바와 같다.

【표 5.1】합성전 교량 단면상수

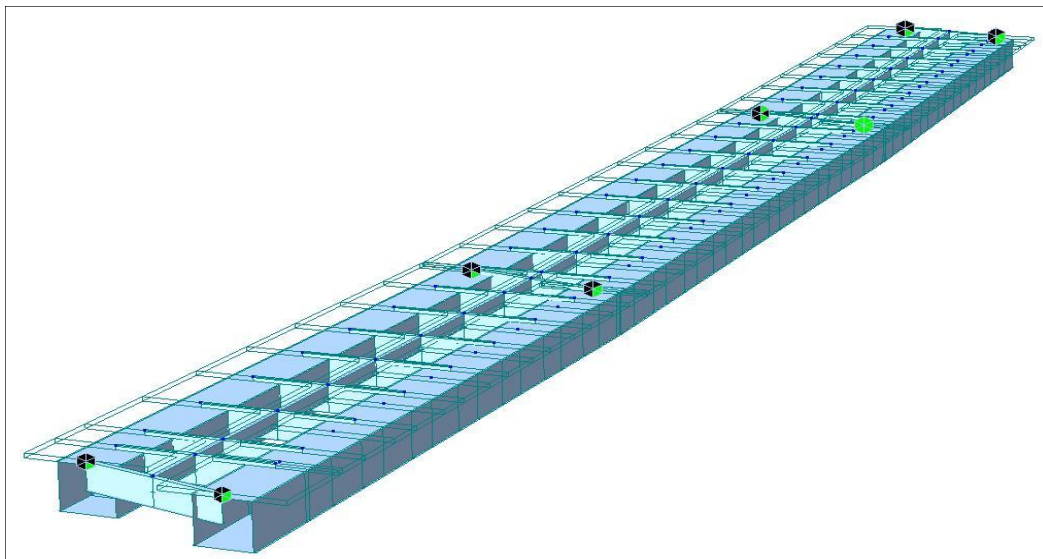
구분	A(m ²)	I _x (m ⁴)	I _y (m ⁴)	I _z (m ⁴)	비고
단면 1	0.144300	0.213219	0.160990	0.164206	
단면 2	0.155900	0.228286	0.179565	0.172336	
단면 3	0.196500	0.273423	0.244065	0.200790	
단면 4	0.219700	0.293931	0.282704	0.217049	
단면 5	0.161700	0.233826	0.187894	0.176401	
단면 6	0.024943	0.000001	0.007218	0.000054	가로보
단면 7	0.014812	0.000001	0.001473	0.000032	세로보

【표 5.2】 합성후 교량 단면상수

구 분	A(m ²)	I _x (m ⁴)	I _y (m ⁴)	I _z (m ⁴)	비고
단면 1	0.329500	0.215100	0.306700	4.203800	
단면 2	0.341100	0.230200	0.354500	4.362200	
단면 3	0.381700	0.275400	0.450500	4.916800	
단면 4	0.404900	0.295900	0.480400	5.233800	
단면 5	0.346900	0.235800	0.377300	4.441500	
단면 6	0.024943	0.000001	0.007218	0.000054	가로보
단면 7	0.014812	0.000001	0.001473	0.000032	세로보

5.2.5 해석모델

대상교량의 구조해석 모델은 【그림 5.2】와 같다.



【그림 5.2】 강박스 거더 구조해석 모델

5.2.6 하중산정

대상교량의 구조안전성검토를 위하여 고려된 하중은 합성전·후 고정하중, 설계활하중 (DB-24) 3차로, 온도하중, 콘크리트 바닥판의 건조수축 및 크리프 등이다.

가. 고정하중

고정하중은 합성전 고정하중 및 합성후 고정하중으로 구분하여 적용하였다. 콘크리트 바닥판의 자중은 합성전, 후로 구분하고 횡방향 분배를 계산하여 연직하중 및 모멘트하중으로 치환하였으며, 강재의 자중은 구조해석 프로그램 내에서 자동으로 고려하도록 하였다. 단위 중량 입력시 해석모델에서 제외된 Splice plate, Diaphragm, Stiffner, Bolt 등의 부부재 및 기타 부재의 중량을 고려하여 합성된 단위중량을 적용하였다. 연석 및 포장은 합성후 고정하중으로 고려하였다.

【표 5.3】 강재중량 합성을 산정 결과

구 분	강 종	강재재료표	해석모델 순중량	합중을
Main Girder	SWS490	390.324	334.10	1.168
Cross Beam	SWS400	155.799	58.90	2.645
Stringer	SWS400			
총 계		546.123	393.00	

나. 설계활하중

설계활하중은 DB-24로 최대 단면력을 발생시키는 경우에 대해서 구조검토를 수행하였다. 설계충격계수는 정·부모멘트부 모두 아래의 식으로 계산하여 경간 40m구간에 대해서는 0.1875, 경간 50m구간에 대해서는 0.1667을 사용하였다.

$$i = \frac{15}{40 + L}$$

다. 바닥판 콘크리트와 강재들보와의 온도차

바닥판 콘크리트와 강재들보와의 온도차는 10℃를 표준으로 하고 현저한 온도차가 생기는 경우에는 별도로 고려하여야 한다.

온도분포는 강재들보 및 바닥판 콘크리트에 있어서 각각 균일한 것으로 본다. 바닥판 콘크리트와 강재의 선팽창계수 α 는 12×10^{-6} 으로 한다.

라. 바닥판 콘크리트의 건조수축

합성단면으로서의 바닥판 콘크리트에 지속하중이 작용하는 경우(Md2) 바닥판 콘크리트의 건조수축에 의한 응력의 계산에 쓰이는 건조수축 계수 ϕ_2 은 4.0을 사용한다.

마. 크리프

합성단면으로서의 바닥판 콘크리트에 지속하중이 작용하는 경우(Md2) 바닥판 콘크리트의 크리프에 의한 응력의 계산에 쓰이는 크리프 계수 ϕ_1 은 2.0을 사용한다.

바. 풍하중

상부·하부구조에 작용하는 풍하중은 다음과 같이 산정한다.

【표 5.4】 상부구조에 작용하는 풍하중

단면형상	풍하중	비 고
$1 \leq B/D \leq 8$	$[4.0 - 0.2 \times (B/D)] \times D \geq 6$	적 용
$8 \leq B/D$	$2.4 \times D \geq 6$	-

【표 5.5】 하부구조에 작용하는 풍하중

부재의 단면 형상		풍하중		비고
		풍상측 부재	풍하측 부재	
원형	활하중 재하시	0.75×10^{-3}	0.75×10^{-3}	
	활하중 비재하시	1.50×10^{-3}	1.50×10^{-3}	기둥부 적용
각형	활하중 재하시	1.50×10^{-3}	0.75×10^{-3}	
	활하중 비재하시	3.00×10^{-3}	1.50×10^{-3}	코핑부 적용

1) 교축직각방향

- ① $W_{column} = 1.5 \times 10^{-3} \times 2.000 \times 1000 = 3.000 \text{ kN/m}$
- ② $W_{copoing} = 3.0 \times 10^{-3} \times 1.800 \times 1000 = 5.400 \text{ kN/m}$

2) 교축방향

- ① $W_{column} = 1.5 \times 10^{-3} \times 2.000 \times 1000 = 3.000 \text{ kN/m}$
- ② $W_{copoing} = 3.0 \times 10^{-3} \times 1.800 \times 1000 = 5.400 \text{ kN/m}$

사. 온도변화에 의한 수평력

상부구조의 온도신축에 의한 변형을 교각 상단에 가했을 때 교각 변위에 의한 수평력과 상부 고정하중에 대한 교량받침의 마찰력 중 최소값을 온도변화에 의한 수평력으로 적용하였다. 강교의 온도변화는 $-20 \sim 40^\circ\text{C}$ 를 표준으로 하기 때문에 가설시 온도를 15°C 로 가정하고 교각에 최대 단면력을 유발할 수 있는 최대 온도변화 폭(ΔT)인 35°C 을 적용하였다.

1) 상부구조 신축에 의한 수평력

- ① 온도변화에 의한 수평변위

$$\delta = \alpha \cdot \Delta T \cdot L = 1.2 \times 10^{-5} \times 35 \times 50 = 0.0210 \text{ m}$$

여기서, L : 고정단(P1)에서 검토 교각(P2) 위치까지의 거리

ΔT : 연평균 온도변화차 35°C 적용

- ② 등가수평력

$$\delta = \frac{P \cdot H^3}{3 \cdot E \cdot I} \Rightarrow P_{h1} = \frac{3 \cdot E \cdot I \cdot \delta}{H^3}$$

$$P_{h1} = \frac{3 \cdot E \cdot I \cdot \delta}{H^3} = (3 \times 26986000 \times 1.570 \times 0.0210) / 16.6793 = 575.265 \text{ kN}$$

여기서, H = 16.679 m

$$I = 1.570 \text{ m}^4$$

$$E = 8500 \sqrt[3]{f_{cu}} = 8500 \sqrt[3]{24+8} = 26986 \text{ MPa}$$

2) 교량받침 마찰에 의한 수평력

- ① 상부 고정하중 반력

$$W = 8430.542 \text{ kN}$$

- ② 교량받침 마찰에 의한 수평력

$$Ph2 = \mu \cdot W = 0.05 \times 8430.542 = 421.527 \text{ kN}$$

여기서, μ : 불소수지 받침판 받침의 최소 마찰계수 값인 0.05 적용

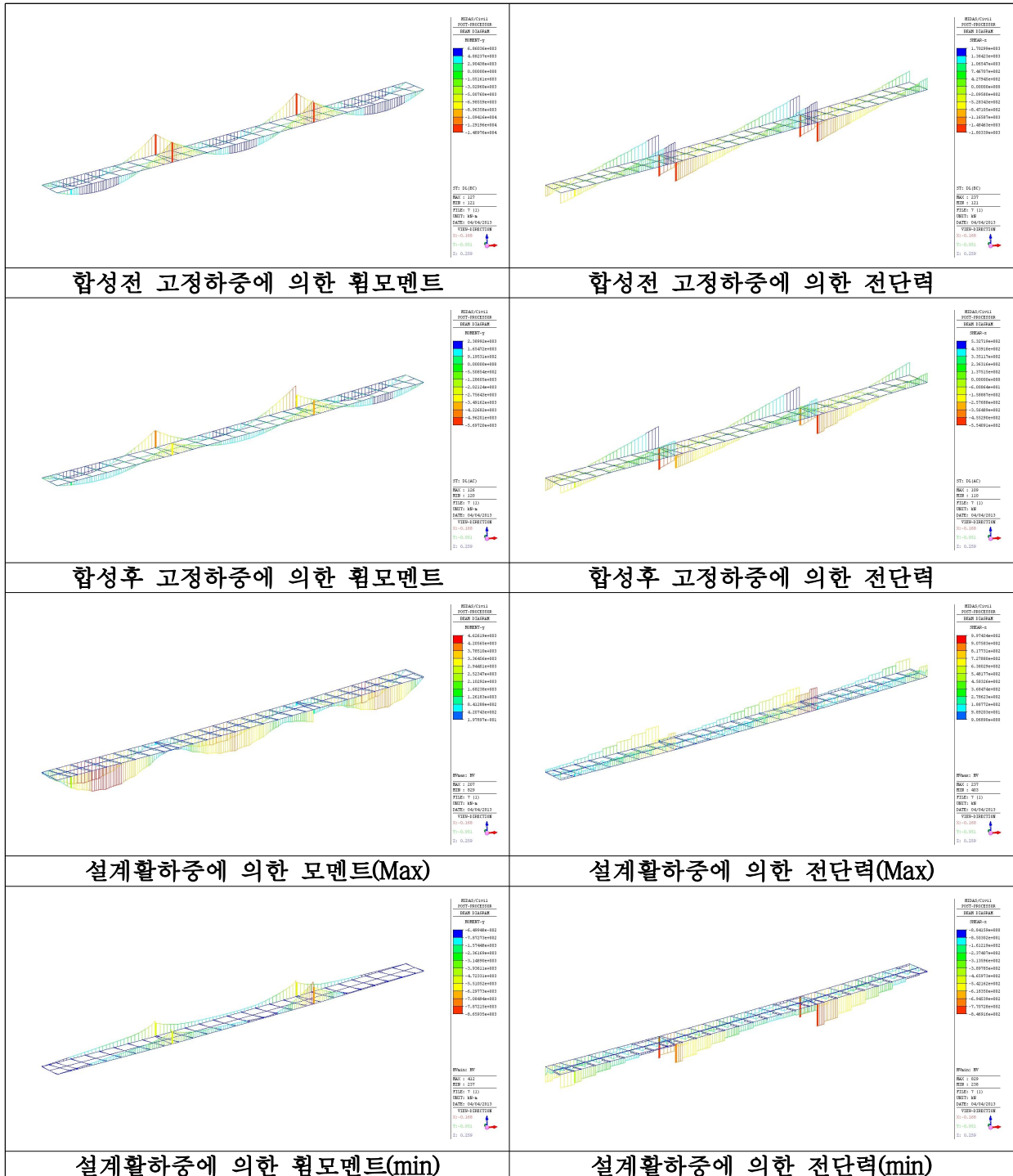
3) 온도변화에 의한 수평력

$$PT = \text{Min}[Ph1, Ph2] = 421.527 \text{ kN}$$

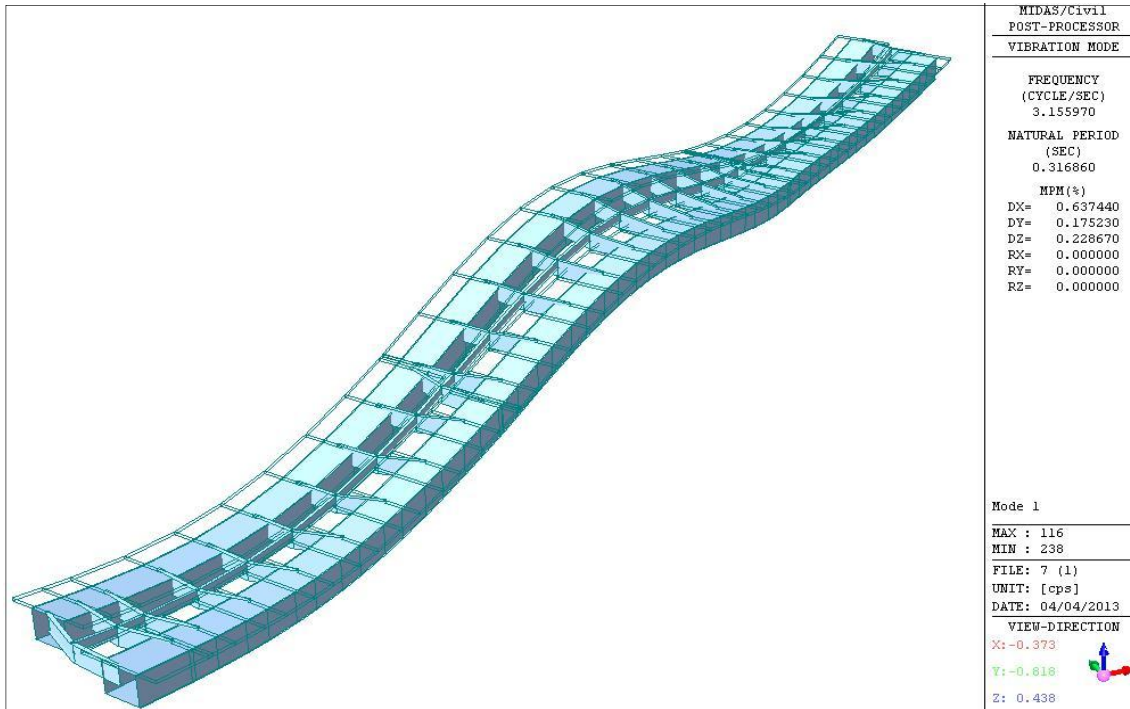
5.2.7 해석결과

가. 고정하중 및 활하중에 의한 검토

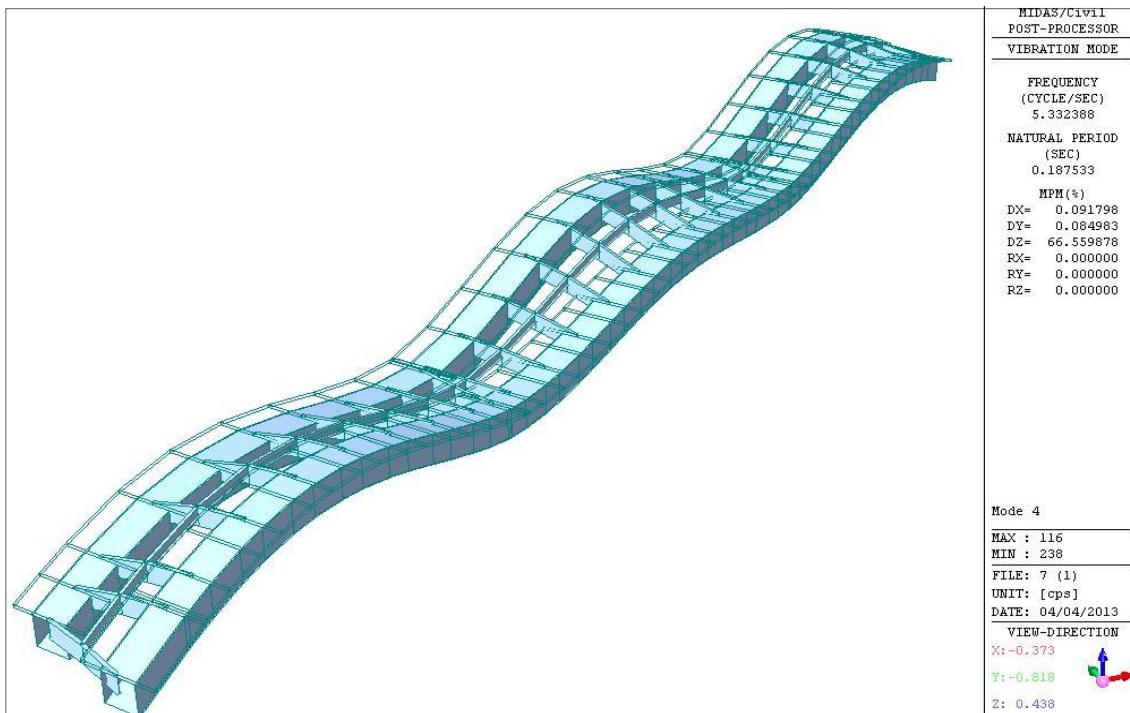
고정하중 및 활하중에 의한 각 하중에 대한 해석결과는 다음 아래와 같다. 박스 거더의 정모멘트부와 부모멘트부에서 각각 발생한 최대 단면력은 【표 5.6】과 같고, 강박스 거더의 최대휨모멘트도는 【그림 5.3】과 같다.



【그림 5.3】 강박스 거더의 하중조건별 부재력도



(a) Mode 1 ($f_1 = 3.1559 \text{ Hz}$)



(b) Mode 4 ($f_4 = 5.3323 \text{ Hz}$)

【그림 5.4】 강박스 거더의 고유진동수 해석 결과

【표 5.6】 휨모멘트 산출결과 (kN · m)

구 분		합성전 고정하중	합성후			계		비 고
			고정하중	활하중(충격포함)				
				Max	Min	Max	Min	
제1지간 중앙부	G1	5073.72	1763.40	4467.11	-1598.63	11304.23	5238.49	
	G2	5382.17	1295.98	4346.73	-1473.69	11024.88	5204.46	
제1내부 지점부	G1	-14119.19	-4466.84	565.33	-6119.78	-18020.70	-24705.81	
	G2	-13753.90	-3138.10	81.57	-5696.19	-16810.43	-22588.19	
제2지간 중앙부	G1	5709.29	1719.20	3887.41	-955.89	11315.90	6472.60	
	G2	5624.05	1342.16	3633.62	-877.38	10599.83	6088.83	
제2내부 지점부	G1	-14897.56	-3342.11	718.79	-6339.28	-17520.88	-24578.95	
	G2	-13604.79	-3874.89	879.25	-6857.87	-16600.43	-24337.55	
제3지간 중앙부	G1	6103.03	2189.64	4145.79	-945.30	12438.46	7347.37	
	G2	5651.98	1566.82	3411.62	-360.98	10630.42	6857.82	

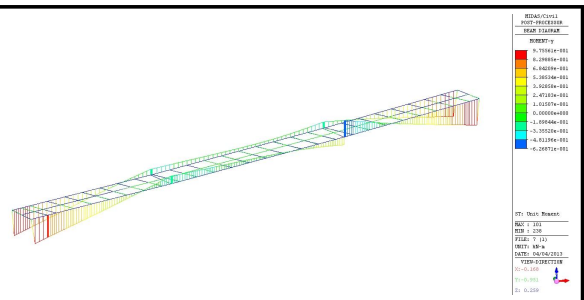
나. 2차 부정정력에 의한 검토 : 건조수축, 크리프 및 온도하중

연속강합성 교량은 고정하중과 활하중에 의한 응력 이외에 크리프 및 건조수축, 강재와 콘크리트의 온도차에 의한 부정정력이 추가로 발생한다. 따라서 부정정력에 의한 2차 모멘트를 산정하기 위하여 해석모델의 양단에 단위모멘트(1.0 kN·m)를 작용시켜 각 절점에 작용되는 영향계수 k값(모멘트)을 산출하였다.

또한 구조물의 준공년도 대비 현재의 재령을 고려할 때 크리프 및 건조수축은 모두 발생하였다고 볼 수 있는바, 크리프 및 건조수축에 의한 응력 산정은 장기손실이 일어난 후로 하여 수행하였다.

【표 5.7】 영향계수 k값 산출결과 요약 (MPa)

절점 104	절점 108	절점 113	절점 118	절점 122
0.34	-0.21	-0.11	-0.24	0.34
절점 204	절점 208	절점 213	절점 218	절점 222
0.37	-0.29	-0.10	-0.63	0.24

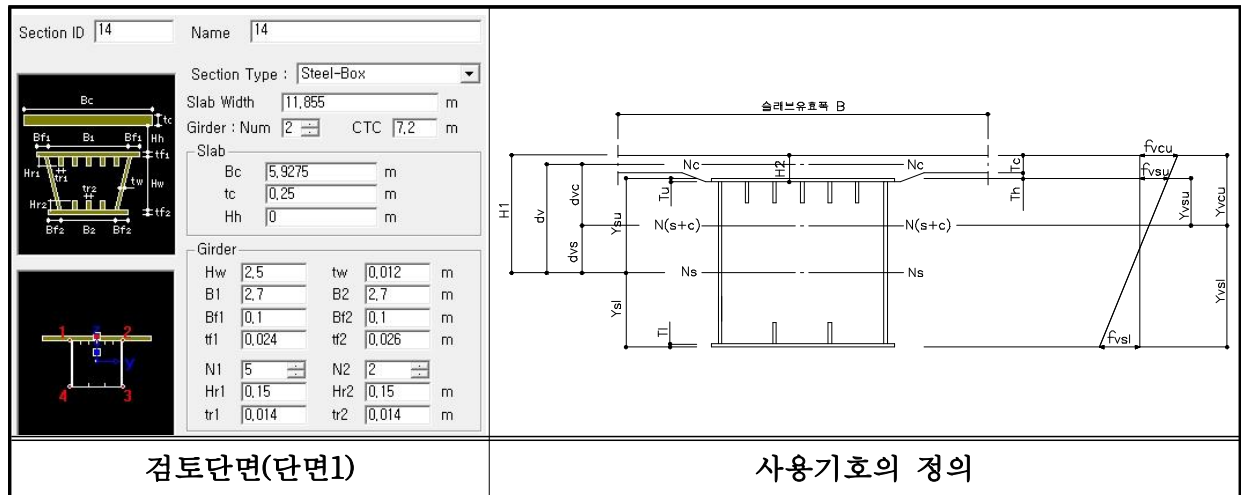


다. 구조안전성 검토결과

1) 최대 정모멘트부

① 제3지간 중앙부

최대 정모멘트가 작용하는 제3지간 중앙부 거더1(G1) 단면1에 대한 응력검토 세부과정은 다음과 같다.



【표 5.8】 응력 산정시 입력자료

구 분	단 위	입력자료
Es : 강 의 탄성계수	MPa	205000
Ec : 콘크리트 탄성계수	MPa	27804
ϵ_s : 바닥판 콘크리트의 건조수축에 의한 최종수축률		0.00027
α : 강재 및 콘크리트의 선팽창계수		0.000012
ϕ_1 : 크리프에 의한 응력계산에 사용된 크리프계수		2
ϕ_2 : 건조수축에 의한 응력계산에 사용된 크리프계수		4
n : 강재와 콘크리트의 탄성계수비		8
n1 : 크리프에 의한 응력의 계산에 사용된 탄성계수비		16
n : 건조수축에 의한 응력의 계산에 사용된 탄성계수비		24
t : 강재와 콘크리트의 온도차	℃	10
Ms : 합성전 고정하중에 의한 모멘트	kN·m	6103.030
Msc : 합성후 고정하중에 의한 모멘트	kN·m	2189.640
Mv : 활하중에 의한 모멘트	kN·m	4145.790
Ss : 합성전 고정하중에 의한 전단력	kN	-282.180
Ssc : 합성후 고정하중에 의한 전단력	kN	-88.640
Sv : 활하중에 의한 전단력	kN	-284.580
Mst : 합성전 고정하중에 의한 비틀림모멘트	kN·m	-149.050
Msc : 합성후 고정하중에 의한 비틀림모멘트	kN·m	0.000
Mvt : 활하중에 의한 비틀림모멘트	kN·m	-242.560
k : 부정정력 산정을 위한 영향계수	kN·m	0.340

가) 응력 산정

(1) 합성 전

$$I_s' = A_s \cdot Y^2 + \sum I_s = 151523722400 + 31282907466.7 = 182806629867 \text{mm}^4$$

$$\delta s = \sum (A \cdot Y) / A_s = -9727400 / 158000 = -61.566 \text{mm}$$

$$I_s = I_s' - A_s \cdot \delta s^2 = 182806629867 - 158000 \times (-61.566)^2 = 182207754482 \text{mm}^4$$

$$Y_{su} = H/2 + T_u - \delta s = 2500.0/2 + 12.0 - (-61.566) = 1323.566 \text{mm}$$

$$Y_{sl} = Y_{su} - (H + T_u + T_l) = 1323.566 - 2528.000 = -1204.434 \text{mm}$$

$$F = b \cdot h = ((UL^2 + UR^2 + B^2)/2 + T_w) \cdot (H + T_u/2 + T_l/2) = 6315168.0 \text{mm}^2$$

$$f_{su} = M_s \cdot Y_{su} / I_s = 44.333 \text{MPa}$$

$$f_{sl} = M_s \cdot Y_{sl} / I_s = -40.342 \text{MPa}$$

$$\nu = S_s / (A(\text{Web}) + M_{st} / (2 \cdot F \cdot T_w)) = 5.686 \text{MPa}$$

(2) 합성 후

$$A_v = A_s + A_c/n = 340968.8 \text{mm}^2$$

$$I_c/n = 952962240 \text{mm}^4$$

$$d_v = Y_{su} - T_u + T_h + T_c/2 = 1436.6 \text{mm}$$

$$d_{vc} = d_v \cdot A_s / (A_c/n + A_s) = 665.7 \text{mm}$$

$$d_{vs} = d_v - d_{vc} = 770.9 \text{mm}$$

$$Y_{vcu} = d_{vc} + T_c/2 = 790.7 \text{mm}$$

$$Y_{vcl} = Y_{vcu} - T_c = 540.7 \text{mm}$$

$$Y_{vsu} = Y_{vcu} - H_2 + T_u = 552.7 \text{mm}$$

$$Y_{vsl} = Y_{vsu} - (H + T_u + T_l) = -1975.3 \text{mm}$$

$$I_v = I_s + I_c/n + A_s \cdot d_{vs}^2 + A_c/n \cdot d_{vc}^2 = 358133496107 \text{mm}^4$$

$$F_v = b \cdot h_v = ((UL^2 + UR^2 + B^2)/2 + T_w) \cdot (H + (T_u + T_c/n)/2 + T_l/2) = 6354418.0 \text{mm}^2$$

$$f_{vcu} = M_{sc} \cdot Y_{vcu} / (n \cdot I_v) = 0.604 \text{MPa}$$

$$f_{vcl} = M_{sc} \cdot Y_{vcl} / (n \cdot I_v) = 0.413 \text{MPa}$$

$$f_{vsu} = M_{sc} \cdot Y_{vsu} / I_v = 3.379 \text{MPa}$$

$$f_{vsl} = M_{sc} \cdot Y_{vsl} / I_v = -12.077 \text{MPa}$$

$$\nu = S_{sc} / (A(\text{Web}) + M_{sct} / (2 \cdot F_v \cdot T_w)) = 1.477 \text{MPa}$$

(3) 활하중

$$f_{vcu} = M_v \cdot Y_{vcu} / (n \cdot I_v) = 1.144 \text{MPa}$$

$$f_{vcl} = M_v \cdot Y_{vcl} / (n \cdot I_v) = 0.782 \text{MPa}$$

$$f_{vsu} = M_v \cdot Y_{vsu} / I_v = 6.398 \text{MPa}$$

$$f_{vsl} = M_v \cdot Y_{vsl} / I_v = -22.866 \text{MPa}$$

$$\nu = S_v / (A(\text{Web}) + M_{vt} / (2 \cdot F_v \cdot T_w)) = 6.333 \text{MPa}$$

(4)크리이프

$$n1 = n \cdot (1 + \phi 1/2) = 8 \times (1 + 2.0/2) = 16$$

$$Av1 = As + Ac/n1 = 249484.4\text{mm}^2$$

$$dc1 = dv \cdot As / (Ac/n1 + As) = 909.8\text{mm}$$

$$ds1 = dv - dc1 = 526.8\text{mm}$$

$$Yv1cu = dc1 + Tc/2 = 1034.8\text{mm}$$

$$Yv1cl = Yv1cu - Tc = 784.8\text{mm}$$

$$Yv1su = Yv1cu - H2 + Tu = 796.8\text{mm}$$

$$Yv1sl = Yv1su - (H + Tu + Tl) = -1731.2\text{mm}$$

$$Iv1 = Is + Ic/n1 + As \cdot ds1^2 + Ac/n1 \cdot dc1^2 = 302251342502\text{mm}^4$$

$$Nc = Msc \cdot dvc \cdot Ac / (n \cdot Iv) = 744685\text{N}$$

$$P\phi = Nc \cdot 2 \cdot \phi 1 / (2 + \phi 1) = 744685\text{N}$$

$$M\phi = P\phi \cdot dc1 = 677504216\text{N} \cdot \text{mm}$$

$$Ec1 = Ec / (1 + \phi 1/2) = 13902\text{MPa}$$

$$fcu = Msc \cdot Yvcu / (n \cdot Iv) = 0.604\text{MPa}$$

$$fcl = Msc \cdot Yvcl / (n \cdot Iv) = 0.413\text{MPa}$$

$$fvcu1 = 1/n1 \cdot (P\phi / Av1 + k \cdot M\phi \cdot Yv1cu / Iv1) - Ec1 \cdot fcu \cdot \phi 1 / Ec = -0.368\text{MPa}$$

$$fvcl1 = 1/n1 \cdot (P\phi / Av1 + k \cdot M\phi \cdot Yv1cl / Iv1) - Ec1 \cdot fcl \cdot \phi 1 / Ec = -0.189\text{MPa}$$

$$fvsu1 = P\phi / Av1 + k \cdot M\phi \cdot Yv1su / Iv1 = 3.592\text{MPa}$$

$$fvsl1 = P\phi / Av1 + k \cdot M\phi \cdot Yv1sl / Iv1 = 1.666\text{MPa}$$

(5)건조수축

$$n2 = n \cdot (1 + \phi 2/2) = 8 \times (1 + 4.0/2) = 24$$

$$Av2 = As + Ac/n2 = 218989.583\text{mm}^2$$

$$dc2 = dv \cdot As / (Ac/n2 + As) = 1036.5\text{mm}$$

$$ds2 = dv - dc2 = 400.1\text{mm}$$

$$Yv2cu = dc2 + Tc/2 = 1161.5\text{mm}$$

$$Yv2cl = Yv2cu - Tc = 911.5\text{mm}$$

$$Yv2su = Yv2cu - H2 + Tu = 923.5\text{mm}$$

$$Yv2sl = Yv2su - (H + Tu + Tl) = -1604.5\text{mm}$$

$$Iv2 = Is + Ic/n2 + As \cdot ds2^2 + Ac/n2 \cdot dc2^2 = 273336805407.2\text{mm}^4$$

$$P2 = Es \cdot \epsilon s \cdot Ac/n2 = 3375773\text{N}$$

$$Mv2 = P2 \cdot dc2 = 3498907419\text{N} \cdot \text{mm}$$

$$Ec2 = Es \cdot /n2 = 8542\text{MPa}$$

$$fvcu2 = 1/n2 \cdot (P2 / Av2 + k \cdot Mv2 \cdot Yv2cu / Iv2) - Ec2 \cdot \epsilon s = -1.453\text{MPa}$$

$$fvcl2 = 1/n2 \cdot (P2/Av2+k \cdot Mv2 \cdot Yv2cl/lv2) - Ec2 \cdot \epsilon s = -1.499MPa$$

$$fvsu2 = P2/Av2+k \cdot Mv2 \cdot Yv2su/lv2 = 19.434MPa$$

$$fvsl2 = P2/Av2+k \cdot Mv2 \cdot Yv2sl/lv2 = 8.432MPa$$

(6)온도차

$$\epsilon t = \alpha \cdot t = 0.000012 \times 10 = 0.00012$$

$$P1 = Es \cdot \epsilon t \cdot Ac/n = 4501031N$$

$$Mvt = P1 \cdot dvc = 2996263940N \cdot mm$$

$$fcut = 1/n \cdot (P1/Av+k \cdot Mvt \cdot Yvcu/lv) - Ec \cdot \epsilon t = -1.405MPa$$

$$fclt = 1/n \cdot (P1/Av+K \cdot Mvt \cdot Yvcl/lv) - Ec \cdot \epsilon t = -1.494MPa$$

$$fsut = P1/Av+K \cdot Mvt \cdot Yvsu/lv = 14.773MPa$$

$$fslt = P1/Av+K \cdot Mvt \cdot Yvsl/lv = 7.582MPa$$

나) 응력조합 및 검토

① 적용 하중조합

【표 5.9】 적용 하중조합

구분	하중조합 정의
LCB 1	합성전 고정하중+합성후 고정하중+활하중
LCB 2	합성전 고정하중+합성후 고정하중+활하중+크리프
LCB 3	합성전 고정하중+합성후 고정하중+활하중+크리프+건조수축
LCB 4	합성전 고정하중+합성후 고정하중+활하중+크리프+건조수축+온도차
LCB 5	합성전 고정하중+합성후 고정하중+활하중+크리프+건조수축-온도차

② 허용응력

【표 5.10】 사용재료의 허용응력

구분	허용압축응력	허용인장응력	비고
강재(거더)	190.000 MPa	190.000 MPa	SWS 490
콘크리트(바닥판)	10.800 MPa	1.890 MPa	fck = 27.0 MPa

③ 응력 검토

시공단계별 하중조건에 대한 응력을 조합한 결과, 최대 정모멘트부(제3지간 중앙부)에서의 휨응력은 허용응력 범위내에서 발생하는 것으로 검토되었다.

【표 5.11】 정모멘트부(제3지간 중앙부) 응력 검토 결과 (MPa)

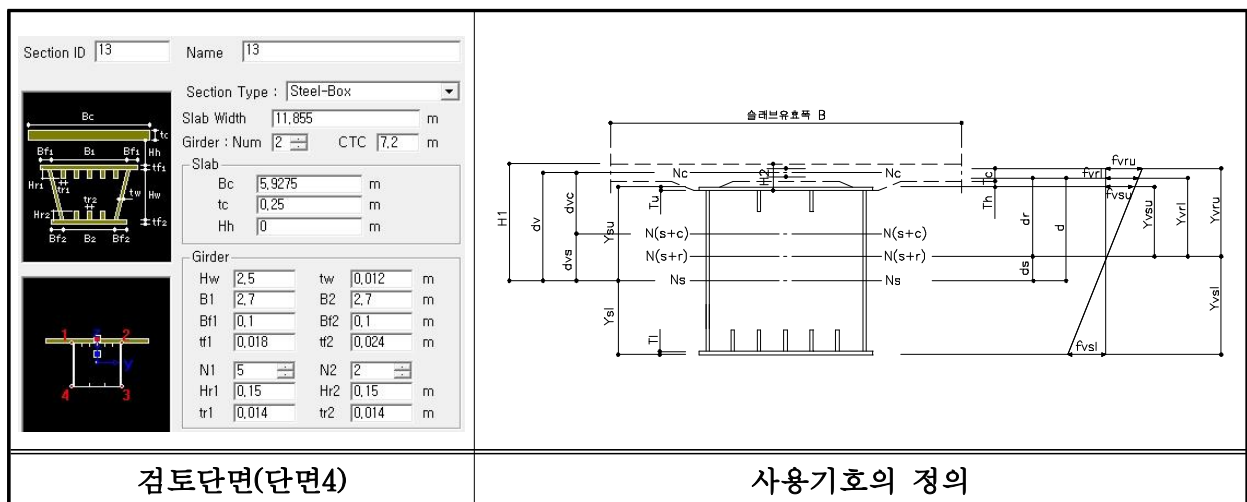
하중조합	콘크리트 바닥판			강재 거더					
	상 연			상 연			하 연		
	발생응력	허용응력	검토결과 (안전율)	발생응력	허용응력	검토결과 (안전율)	발생응력	허용응력	검토결과 (안전율)
LCB 1	1.748	10.800	OK (6.178)	54.110	190.000	OK (3.511)	-75.286	190.000	OK (2.524)
LCB 2	1.380	10.800	OK (7.826)	57.702	218.500	OK (3.787)	-73.621	190.000	OK (2.581)
LCB 3	-0.073	1.890	OK (25.890)	77.136	218.500	OK (2.833)	-65.189	190.000	OK (2.915)
LCB 4	-1.479	2.174	OK (1.470)	91.909	247.000	OK (2.687)	-57.607	218.500	OK (3.793)
LCB 5	1.332	12.420	OK (9.324)	62.363	247.000	OK (3.961)	-72.770	218.500	OK (3.003)

여기서, 1. 부호규약은 압축을 정(+), 인장을 부(-)로 하였음

2) 최대 부모멘트부

① 제1내부 지점부

최대 부모멘트가 작용하는 제1내부 지점부 거더1(G1) 단면4에 대한 응력검토 세부과정은 다음과 같으며 바닥판의 합성작용은 바닥판에서 콘크리트 단면은 무시하고 바닥판 내의 교축방향 철근만을 주거더 단면의 일부로 취급하였다.



【표 5.12】응력 산정시 입력자료

구 분	단위	입력자료
Es : 강의 탄성계수	MPa	205000
Ec : 콘크리트 탄성계수	MPa	27804
ϵ_s : 바닥판 콘크리트의 건조수축에 의한 최종수축률		0.00027
α : 강재 및 콘크리트의 선팽창계수		0.000012
ϕ_1 : 크리프에 의한 응력계산에 사용된 크리프계수		2
ϕ_2 : 건조수축에 의한 응력계산에 사용된 크리프계수		4
n : 강재와 콘크리트의 탄성계수비		8
n1 : 크리프에 의한 응력의 계산에 사용된 탄성계수비		16
n2 : 건조수축에 의한 응력의 계산에 사용된 탄성계수비		24
t : 강재와 콘크리트의 온도차	℃	10
Ms : 합성전 고정하중에 의한 모멘트	kN·m	-14119.190
Msc : 합성후 고정하중에 의한 모멘트	kN·m	-4466.840
Mv : 활하중에 의한 모멘트	kN·m	-6119.780
Ss : 합성전 고정하중에 의한 전단력	kN	-1739.780
Ssc : 합성후 고정하중에 의한 전단력	kN	-554.090
Sv : 활하중에 의한 전단력	kN	-828.590
Mst : 합성전 고정하중에 의한 비틀림모멘트	kN·m	-122.130
Msct : 합성후 고정하중에 의한 비틀림모멘트	kN·m	0.000
Mvt : 활하중에 의한 비틀림모멘트	kN·m	-645.420
tou, tcl : 교축방향 철근의 피복두께(상부, 하부)	mm	60, 40
k : 부정정력 산정을 위한 영향계수	kN·m	-0.210

가) 응력 산정

(1) 합성전

$$I_s' = A_s \cdot Y_2 + \sum I_s = 221004563700 + 31287994567 = 252292558267 \text{ mm}^4$$

$$\delta_s = \sum (A \cdot Y) / A_s = -11264100 / 200900 = -56.068 \text{ mm}$$

$$I_s = I_s' - A_s \cdot \delta_s^2 = 252292558267 - 200900 \times (-56.068)^2 = 251661000532 \text{ mm}^4$$

$$Y_{su} = H/2 + T_u - \delta_s = 2500.0/2 + 24.0 - (-56.068) = 1330.068 \text{ mm}$$

$$Y_{sl} = Y_{su} - (H + T_u + T_l) = 1330.068 - 2550.000 = -1219.932 \text{ mm}$$

$$F = b \cdot h = ((UL_2 + UR_2 + B_2) / 2 + T_w) \cdot (H + T_u / 2 + T_l / 2) = 6342800.0 \text{ mm}^2$$

$$f_{su} = M_s \cdot Y_{su} / I_s = -74.622 \text{ MPa}$$

$$f_{sl} = M_s \cdot Y_{sl} / I_s = 68.443 \text{ MPa}$$

$$\nu = S_s / (A(\text{Web}) + M_{st} / (2 \cdot F \cdot T_w)) = 29.799 \text{ MPa}$$

(2)합성후

$$A_v = A_s + A_r = 230320\text{mm}^2$$

$$d = Y_{su} - T_u + T_h + t_{cl} + (T_c - t_{cu} - t_{cl}) \cdot A_{ru}/A_r = 1421.068\text{mm}$$

$$d_r = d \cdot A_s/(A_s + A_r) = 1239.550\text{mm}$$

$$d_s = d - d_r = 181.518\text{mm}$$

$$Y_{vru} = d_r + (T_c - t_{cu} - t_{cl}) \cdot A_{rl}/A_r = 1314.550\text{mm}$$

$$Y_{vrl} = d_r - (T_c - t_{cu} - t_{cl}) \cdot A_{ru}/A_r = 1164.550\text{mm}$$

$$Y_{vsu} = Y_{vrl} - t_{cl} - T_h + T_u = 1148.550\text{mm}$$

$$Y_{vsl} = Y_{vsu} - (H + T_u + T_l) = -1401.450\text{mm}$$

$$I_{rv} = I_s + A_s \cdot d_s^2 + A_r \cdot d_r^2 = 303483176033\text{mm}^4$$

$$F_v = b \cdot h_v = ((UL_2 + UR_2 + B_2)/2 + T_w) \cdot (H + (T_u + T_c/n)/2 + T_l/2) = 6382050.0\text{mm}^2$$

$$f_{vru} = M_{sc} \cdot Y_{vru}/I_{rv} = -19.348\text{MPa}$$

$$f_{vrl} = M_{sc} \cdot Y_{vrl}/I_{rv} = -17.141\text{MPa}$$

$$f_{vsu} = M_{sc} \cdot Y_{vsu}/I_{rv} = -16.905\text{MPa}$$

$$f_{vsl} = M_{sc} \cdot Y_{vsl}/I_{rv} = 20.627\text{MPa}$$

$$\sigma = S_{sc}/A(\text{Web}) + M_{sct}/(2 \cdot F_v \cdot T_w) = 9.235\text{MPa}$$

(3)활하중

$$f_{vru} = M_v \cdot Y_{vru}/I_{rv} = -26.508\text{MPa}$$

$$f_{vrl} = M_v \cdot Y_{vrl}/I_{rv} = -23.483\text{MPa}$$

$$f_{vsu} = M_v \cdot Y_{vsu}/I_{rv} = -23.161\text{MPa}$$

$$f_{vsl} = M_v \cdot Y_{vsl}/I_{rv} = 28.260\text{MPa}$$

$$\sigma = S_v/A(\text{Web}) + M_{vt}/(2 \cdot F_v \cdot T_w) = 18.024\text{MPa}$$

(4)크리이프

$$A_{vc} = A_s + A_c/n = 352181.250\text{mm}^2$$

$$d_v = Y_{su} - T_u + T_h + T_c/2 = 1431.068\text{mm}$$

$$d_{vc} = d_v \cdot A_s/(A_c/n + A_s) = 816.346\text{mm}$$

$$d_{vs} = d_v - d_{vc} = 614.723\text{mm}$$

$$n_l = n \cdot (1 + \phi \cdot 1/2) = 8 \times (1 + 2.0/2) = 16$$

$$A_{vl} = A_s + A_c/n_l = 276540.625\text{mm}^2 \text{ \#2차부정정력으로인한영향고려}$$

$$d_{cl} = d_v \cdot A_s/(A_c/n_l + A_s) = 1039.636\text{mm} \quad K = -0.210$$

$$d_{sl} = d_v - d_{cl} = 391.432\text{mm}$$

$$I_{cv} = I_s + I_c/n + A_s \cdot d_{vs}^2 + A_c/n \cdot d_{vc}^2 = 429182664089.0\text{mm}^4$$

$$N_c = M_{sc} \cdot d_{vc} \cdot A_c/(n \cdot I_{cv}) = -1285338\text{N}$$

$$\begin{aligned}
 P_{\phi} &= N_c \cdot 2 \cdot \phi / (2 + \phi) = -1285338N \\
 M_{\phi} &= P_{\phi} \cdot d_{c1} = -1336283762N \cdot mm \\
 E_{c1} &= E_c / (1 + \phi / 2) = 13902MPa \\
 f_{vru1} &= P_{\phi} / A_v + k \cdot M_{\phi} \cdot Y_{vru} / I_{rv} = -4.365MPa \\
 f_{vrl1} &= P_{\phi} / A_v + k \cdot M_{\phi} \cdot Y_{vrl} / I_{rv} = -4.504MPa \\
 f_{vsu1} &= P_{\phi} / A_v + k \cdot M_{\phi} \cdot Y_{vsu} / I_{rv} = -4.519MPa \\
 f_{vsl1} &= P_{\phi} / A_v + k \cdot M_{\phi} \cdot Y_{vsl} / I_{rv} = -6.877MPa
 \end{aligned}$$

(5)건조수축

$$\begin{aligned}
 n_2 &= n \cdot (1 + \phi / 2) = 8 \times (1 + 4.0 / 2) = 24 \\
 A_{v2} &= A_s + A_c / n_2 = 251327.083mm^2 \\
 d_{c2} &= d_v \cdot A_s / (A_c / n_2 + A_s) = 1143.934mm \\
 d_{s2} &= d_v - d_{c2} = 287.134mm \\
 P_2 &= E_s \cdot \epsilon_s \cdot A_c / n_2 = 2791139N \\
 M_{v2} &= P_2 \cdot d_{c2} = 3192878920N \cdot mm \\
 f_{vru2} &= P_2 / A_v + K \cdot M_{v2} \cdot Y_{vru} / I_{rv} = 9.214MPa \\
 f_{vrl2} &= P_2 / A_v + K \cdot M_{v2} \cdot Y_{vrl} / I_{rv} = 9.546MPa \\
 f_{vsu2} &= P_2 / A_v + K \cdot M_{v2} \cdot Y_{vsu} / I_{rv} = 9.581MPa \\
 f_{vsl2} &= P_2 / A_v + K \cdot M_{v2} \cdot Y_{vsl} / I_{rv} = 15.215MPa
 \end{aligned}$$

(6)온도차

$$\begin{aligned}
 \epsilon_t &= \alpha \cdot t = 0.000012 \times 10 = 0.00012 \\
 P_1 &= E_s \cdot \epsilon_t \cdot A_c / n = 3721519N \\
 M_{vt} &= P_1 \cdot d_{vc} = 3038045311N \cdot mm \\
 E_{rt} &= E_s \cdot \epsilon_t = 24.600MPa \\
 f_{rut} &= P_1 / A_v + K \cdot M_{vt} \cdot Y_{vru} / I_{rv} - E_s \cdot \epsilon_t = -11.205MPa \\
 f_{rllt} &= P_1 / A_v + K \cdot M_{vt} \cdot Y_{vrl} / I_{rv} - E_s \cdot \epsilon_t = -10.890MPa \\
 f_{sut} &= P_1 / A_v + K \cdot M_{vt} \cdot Y_{vsu} / I_{rv} = 13.744MPa \\
 f_{slt} &= P_1 / A_v + K \cdot M_{vt} \cdot Y_{vsl} / I_{rv} = 19.104MPa
 \end{aligned}$$

나) 응력조합 및 검토

① 허용응력

【표 5.13】 사용재료의 허용응력

구분	허용압축응력	허용인장응력	비고
강재(거더)	190.000 MPa ¹⁾	190.000 MPa	SWS 490
철근(바닥판)	-	160.000 MPa	SD40

주 : 1) 압축플랜지가 콘크리트 바닥판에 직접 고정되어 횡좌굴이 어려운 경우 이외의 허용휨압축응력과 압축응력을 받는 자유돌출판의 국부좌굴에 대한 허용응력 중 작은 값을 사용한다.

- 바닥판에 직접 고정되어 횡좌굴이 어려운 경우 이외의 허용휨압축응력 ($t=28\text{mm} < 40\text{mm}$)

$A_w/A_c = 60000/108042.8 = 0.5553 \leq 2.0$ 이고, $l/b = 5.000/2.700 = 1.851 < 4.0$ 이므로 190 MPa

여기서, A_w : 복부판의 총단면적 A_c : 압축플랜지의 총단면적 b : 압축플랜지 폭

l : 압축플랜지의 고정점간 거리 (여기서는 가로보간 간격)

- 압축응력을 받는 양연지지판의 국부좌굴에 대한 허용응력

$t=28\text{mm}$ 의 SWS490에 대해 자유돌출판의 국부좌굴에 대한 허용응력은 다음과 같다.

$i = 0.65(\phi/n)^2 + 0.13(\phi/n) + 1.0 = 0.650 \times (0.0/6)^2 + 0.130 \times (0.0/6) + 1.0 = 1.000$

$\therefore \phi = (f_1 - f_2)/f_1 \approx 0$

여기서, n : 종리브에 의해서 구분되는 Pannel의 수

i : 응력구배계수

ϕ : 응력구배

f_1, f_2 : 보강된 판의 양연의 응력 (단, $f_1 \geq f_2$ 이며 압축응력을 정(+)으로 한다.)

$b/(24 \cdot i \cdot n) = 2500/(24 \times 1.000 \times 6) = 17.361\text{mm}$ 이므로 $t=26.0\text{mm} > b/(24 \cdot i \cdot n)$ 인 경우, $f_{ca} = 190.000\text{MPa}$

② 응력 검토

시공단계별 하중조건에 대한 발생응력을 조합한 결과, 최대 부모멘트(제1내부 지점부)는 휨응력에 대해서 소정의 안전율을 확보하고 있는 것으로 나타났다.

【표 5.14】 부모멘트부 (제1 내부 지점부) 응력 검토 결과 (MPa)

하중조합	철근			강재 거더					
	상 연			상 연			하 연		
	발생응력	허용응력	검토결과 (안전율)	발생응력	허용응력	검토결과 (안전율)	발생응력	허용응력	검토결과 (안전율)
LCB 1	-45.856	160.000	OK (3.489)	-114.688	190.000	OK (1.657)	117.331	190.000	OK (1.619)
LCB 2	-50.222	160.000	OK (3.186)	-119.206	190.000	OK (1.594)	110.454	190.000	OK (1.720)
LCB 3	-41.007	160.000	OK (3.902)	-109.625	190.000	OK (1.733)	125.669	190.000	OK (1.512)
LCB 4	-52.213	184.000	OK (3.524)	-95.882	218.500	OK (2.279)	144.773	218.500	OK (1.509)
LCB 5	-29.802	184.000	OK (6.174)	-123.369	218.500	OK (1.771)	106.565	218.500	OK (2.050)

【표 5.15】 조합응력 검토결과

구 분		fb	fa	vb	va	$\left(\frac{f_b}{f_a}\right)^2 + \left(\frac{v_b}{v_a}\right)^2 \leq 1.2$	검토결과
제3지간 중앙 (정모멘트)	상연	91.909	247.000	13.497	110.000	0.154	OK
	하연	-75.286	190.000	13.497	110.000	0.172	OK
제1지점부 (부모멘트)	상연	-119.206	190.000	57.057	110.000	0.663	OK
	하연	144.773	218.500	57.057	110.000	0.708	OK

5.2.8 바닥판 안전성 검토

콘크리트 비파괴조사 결과 콘크리트 강도가 설계기준강도보다 크게 측정되어 바닥판에 대한 안전성평가는 안전측으로 계산을 수행하기 위해 설계기준강도를 적용하여 강도설계법에 의해 수행하였다.

가. 캔틸레버부

- 콘크리트의 강도 $f_{ck} = 27 \text{ MPa}$
- 철근의 항복강도 $f_y = 400 \text{ MPa}$
- 유효높이 $d = 240 \text{ mm}$
- 철근량 $A_s = 8 \times 198.6 = 1588.8 \text{ mm}^2$ (H16, CTC 124.000 mm)
- 고정하중에 대한 휨모멘트

【표 5.16】 고정하중에 대한 휨모멘트

구 분	Wd (kN/m)	거리 (m)	휨모멘트 (kN·m/m)
방 호 벽	9.468	0.755	7.151
아스콘포장	1.150	0.250	0.288
바 닷 판	6.563	0.46	3.019
합 계			10.458

- 활하중에 대한 휨모멘트

$$\text{윤하중 분포폭 } E = 0.8X + 1.14 = 1.3 \text{ m}$$

$$\text{휨모멘트 } M_{(1+i)} = P_{(1+i)} \times X / E = 96 \times (1+0.3) \times 0.200 / 1.3 = 19.200 \text{ kN} \cdot \text{m}$$

- 설계휨강도

$$a = \frac{f_y \times A_s}{0.85 \times f_{ck} \times b} = \frac{400 \times 1588.8}{0.85 \times 27 \times 1000} = 27.692 \text{ mm}$$

$$\phi M_n = 0.85 \times f_y \times A_s \times \left(d - \frac{a}{2}\right) = 0.85 \times 400 \times 1588.8 \times \left(240 - \frac{27.692}{2}\right) = 122.167 \text{ kN} \cdot \text{m}$$

- 계수모멘트 $M_u = 1.3 \times 10.458 + 2.15 \times 19.200 = 54.875 \text{ kN}\cdot\text{m}$
- 안전성 평가 $\phi M_n > M_u$ ----- O.K
- 내하율 $RF = \frac{122.167 - 1.3 \times 10.458}{2.15 \times 19.200} = 2.630$
- 기본내하력 DB-24 이상

나. 단면 중앙부

- 콘크리트의 강도 $f_{ck} = 27 \text{ MPa}$
- 철근의 항복강도 $f_y = 400 \text{ MPa}$
- 유효높이 $d = 210 \text{ mm}$
- 철근량 $A_s = 8 \times 198.6 = 1588.8 \text{ mm}^2$ (H16, CTC 124.000 mm)

- 고정하중에 대한 휨모멘트

$$\text{바닥판} \quad 0.25 \text{ m} \times 25 \text{ kN/m}^3 = 6.250 \text{ kN/m}^2$$

$$\text{아스콘포장} \quad 0.10 \text{ m} \times 23 \text{ kN/m}^3 = 2.300 \text{ kN/m}^2$$

$$\text{합계} \quad W_d = 8.550 \text{ kN/m}^2$$

$$M_d = (W_d \times L^2) / 10 = (8.550 \times 2.350^2) / 10 = 4.722 \text{ kN}\cdot\text{m}$$

- 활하중에 대한 휨모멘트

$$M_l = 0.8 \times \frac{L+0.6}{9.6} \cdot P_{24(1+i)} = 0.8 \times \frac{2.350+0.6}{9.6} \times 96 \times 1.3 = 30.680 \text{ kN}\cdot\text{m}$$

- 설계휨강도

$$a = \frac{f_y \times A_s}{0.85 \times f_{ck} \times b} = \frac{400 \times 1588.8}{0.85 \times 27 \times 1000} = 27.692 \text{ mm}$$

$$\phi M_n = 0.85 \times f_y \times A_s \times (d - \frac{a}{2}) = 0.85 \times 400 \times 1588.8 \times (210 - \frac{27.691}{2}) = 105.961 \text{ kN}\cdot\text{m}$$

- 계수모멘트 $M_u = 1.3 \times 4.722 + 2.15 \times 30.680 = 72.101 \text{ kN}\cdot\text{m}$
- 안전성 평가 : $\phi M_n > M_u$ ----- O.K
- 내하율 $RF = \frac{105.961 - 1.3 \times 4.722}{2.15 \times 30.680} = 1.513$
- 기본내하력 DB-24 이상

5.2.9 바닥판 균열 검토

가. 캔틸레버부

- 철근량 $A_s = 8 \times 198.6 = 1588.8 \text{ mm}^2$ (H16, CTC 124.000 mm)
- 피복두께 $d_c = 60 \text{ mm}$
- 유효깊이 $d = 240 \text{ mm}$
- 사용철근비(ρ_{use}) $= \frac{A_s}{b \cdot d} = \frac{1588.8}{1000 \times 240} = 0.006620$
- 사용하중(M_s) $= 10.458 + 19.200 = 29.658 \text{ kN} \cdot \text{m}$
- 탄성계수비(n) $= 8$
- 중립축비(k) $= -np + \sqrt{2np + (np)^2}$
 $= -8 \times 0.006620 + \sqrt{2 \times 8 \times 0.006620 + (8 \times 0.006620)^2} = 0.277$
- 모멘트거리비(j) $= 1 - \frac{k}{3} = 1 - \frac{0.277}{3} = 0.908$
- 철근 응력(f_s) $= \frac{M_s}{A_s \cdot j \cdot d} = \frac{29.658}{1588.800 \times 0.908 \times 240} \times 10^6$
 $= 85.683 \text{ MPa} < 0.6 \cdot f_y = 240 \text{ MPa} \therefore \text{OK}$
- 휨철근 최소 중심 간격 $= \text{MIN} \left[375 \left(\frac{210}{f_s} \right) - 2.5c_c, 300 \left(\frac{210}{f_s} \right) \right] = 735.270 \text{ mm}$
- 철근과 콘크리트
표면 사이의
최소두께(C_c) $= d_c - \frac{\text{주철근 직경}}{2} = 60 - \frac{16}{2} = 52.0 \text{ mm}$
- 사용성검토 $= 124.000 \text{ mm} (\text{최 외단철근 평균배근간격}) \leq 735.270 \text{ mm}$
 $\therefore \text{OK}$

나. 단면 중앙부

- 철근량 $A_s = 8 \times 198.6 = 1588.8 \text{ mm}^2$ (H16, CTC 124.000 mm)
- 피복두께 $d_c = 40 \text{ mm}$
- 유효깊이 $d = 210 \text{ mm}$
- 사용철근비(ρ_{use}) $= \frac{A_s}{b \cdot d} = \frac{1588.8}{1000 \times 210} = 0.007566$
- 사용하중(M_s) $= 4.722 + 30.680 = 35.402 \text{ kN} \cdot \text{m}$
- 탄성계수비(n) $= 8$

- 중립축비(k)
$$= -np + \sqrt{2np + (np)^2}$$

$$= -8 \times 0.007566 + \sqrt{2 \times 8 \times 0.007566 + (8 \times 0.007566)^2} = 0.293$$
- 모멘트거리비(j)
$$= 1 - \frac{k}{3} = 1 - \frac{0.293}{3} = 0.902$$
- 철근 응력(f_s)
$$= \frac{M_s}{A_s \cdot j \cdot d} = \frac{35.402}{1588.800 \times 0.902 \times 210} \times 10^6$$

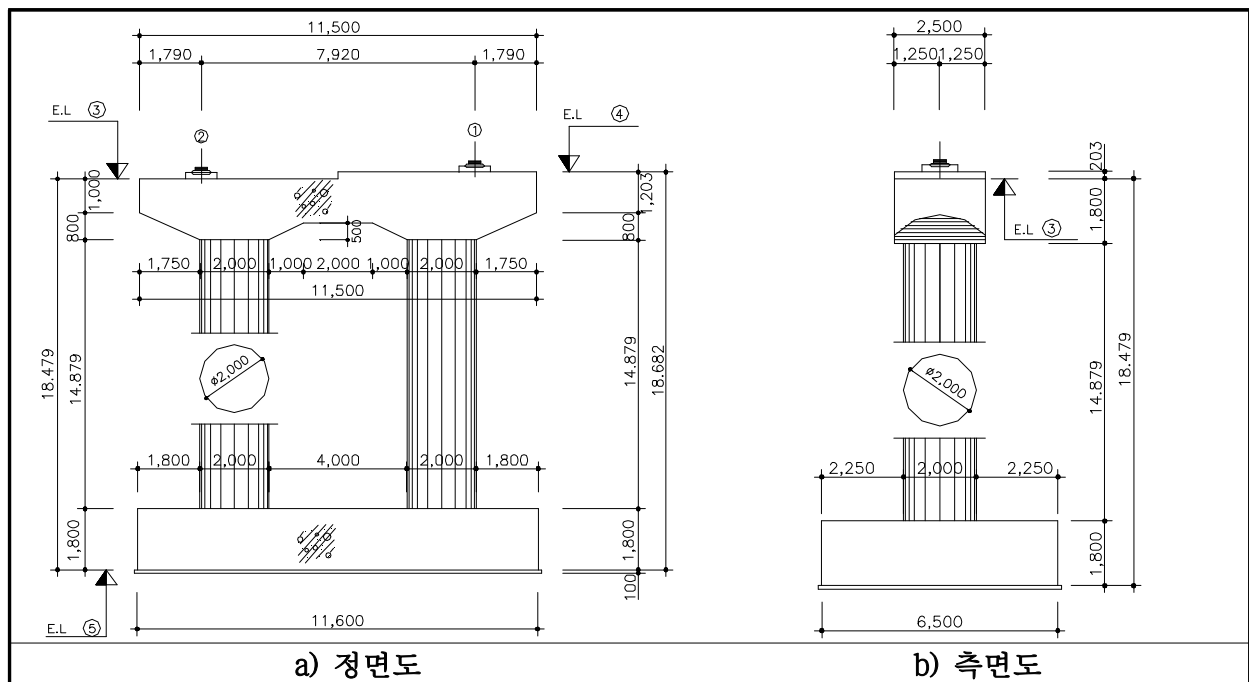
$$= 117.574 \text{ MPa} < 0.6 \cdot f_y = 240 \text{ MPa} \therefore \text{OK}$$
- 휨철근 최소 중심 간격
$$= \text{MIN} \left[375 \left(\frac{210}{f_s} \right) - 2.5c_c, 300 \left(\frac{210}{f_s} \right) \right] = 535.832 \text{ mm}$$
- 철근과 콘크리트
 표면 사이의
$$= d_c - \frac{\text{주철근직경}}{2} = 40 - \frac{16}{2} = 32.0 \text{ mm}$$

 최소두께(C_c)
- 사용성검토
$$= 124.000 \text{ mm} (\text{최외단철근 평균배근간격}) \leq 535.832 \text{ mm}$$

 (균열검토)
$$\therefore \text{OK}$$

5.2.10 하부구조 검토

본 절에서는 고정단 교각을 제외한 가동단 교각중 예비 구조해석을 수행하여 가장 불리한 단면력 발생이 예상되는 교각2(P2)에 대해서 안전성검토를 실시하였다. 안전성검토시 고려된 하중은 고정하중, 설계활하중(DB-24, DL-24)과 풍하중이며 교각2(P2)의 실측 단면제원은 【그림 5.5】와 같다.



【그림 5.5】 해석단면

가. 검토조건

- 단면형상 : 원형
- 콘크리트 설계기준강도 : 24.0 MPa
- 철근 설계기준항복강도 : 300.0 MPa
- 철근 탄성계수 : 200000.0 MPa
- 콘크리트 탄성계수 : 26986.0 MPa
- 사용 철근량 : 35332 mm²

나. 하중조합

【표 5.17】극한강도 검토시 하중조합

조합경우	하 중 조 합						비 고
	고정하중(D)	L1	L2	W1	W2	G	
LCBF1	1.30	2.15	-	-	-	-	
LCBF2	1.30		2.15	-	-	-	
LCBF3	1.30	-	-	1.30	-	-	
LCBF4	1.30	-	-	-	1.30	-	
LCBF5	1.30	1.30	-	0.65	-	-	
LCBF6	1.30	-	1.30	-	0.65	-	
LCBF7	1.30	-	1.30	0.65	-	-	
LCBF8	1.30	1.30	-	-	0.65	-	
LCBF9	1.30	1.30		-	-	1.30	
LCBF10	1.30	-	1.30	-	-	1.30	
LCBF11	1.25	-	-	1.25	-	1.25	
LCBF12	1.25	-	-	-	1.25	1.25	

다. 부재력 요약

【표 5.18】부재력 요약 (기둥 1)

구 분		Pu(kN)	모 멘 트(kN · m)				V(kN)	δ (mm)
			Top		Bottom			
			Sway	Nonsway	Sway	Nonsway		
LCBF8	y축	9499.574	1968.407	-2812.678	-2216.686	1294.752	-4.656	-5.883
	z축		15.619	0.000	-592.239	0.000	-52.707	-2.279
LCBF12	y축	9084.951	3785.398	-2290.477	-4262.858	949.845	-288.263	-11.374
	z축		30.037	0.000	-5533.077	0.000	-364.813	-23.745
LCBF2	y축	8798.199	0.000	-3029.025	0.000	1564.126	275.385	0.359
	z축		0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000

【표 5.19】부재력 요약 (기둥 2)

구 분		Pu(kN)	모 멘 트(kN · m)				V(kN)	δ (mm)
			Top		Bottom			
			Sway	Nonsway	Sway	Nonsway		
LCBF2	y축	11003.57	0.000	3293.305	0.000	-1299.845	-275.385	1.375
	z축		0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	
LCBF12	y축	6125.141	3494.674	2169.960	-4138.478	-1070.361	-651.926	-10.734
	z축		30.038	0.000	-5533.077	0.000	-364.813	-23.745
LCBF1	y축	10433.69	0.000	3223.283	0.000	-1366.355	-275.175	0.931
	z축		0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000

라. 확대모멘트 산정

1) 횡구속여부 결정

검토교각은 철근콘크리트 문형 교각으로서 기둥의 거동은 교각 상단의 연결상태를 고려할 때 교축방향에 대해서 수평하중의 변형에 대한 구속력이 없는 것으로 판단되므로 횡방향 상대변위가 방지되지 않은 부재로 취급하여 검토하였으며, 수평이동에 대한 가능성을 고려하여 유효좌굴계수는 k=2를 적용하였다. 교축직각방향에 대해서는 횡방향 상대변위가 방지된 부재로 취급하여 검토하였으며 유효좌굴계수는 k=1.2를 적용하였다.

2) 임계하중 산정

【표 5.20】임계하중 산정 결과(기둥 1)

구 분	교축직각방향(y)				교축방향(z)			
	k	β d	EI(kN · m ²)	Pc(kN)	k	β d	EI(kN · m ²)	Pc(kN)
LCBF8	1.200	0.600	5298652.951	130545.742	2.000	0.600	5298652.951	46996.467
LCBF12	1.200	0.600	5298652.951	130545.742	2.000	0.600	5298652.951	46996.467
LCBF2	1.200	0.600	5298652.951	130545.742	2.000	0.600	5298652.951	46996.467

β_d : 고정하중에 의한 전체축력/전체 계수축력

최대 계수 지속전단력/최대전단력

$$P_c = \frac{\pi^2 EI}{(k \cdot l_u)^2}$$

EI : 휨강성

E_c : 26985.82 MPa

k : 유효좌굴길이계수

I : 단면2차모멘트

$$EI = \frac{0.4 E_c I_g}{1 + \beta_d}$$

$$y\text{축} = 0.785398 \text{ m}^4 \quad z\text{축} = 0.785398 \text{ m}^4$$

l_u : 비지지길이

$$y\text{축} = 16.679 \text{ m} \quad z\text{축} = 16.679 \text{ m}$$

【표 5.21】임계하중 산정 결과(기둥 2)

구 분	교축직각방향(y)				교축방향(z)			
	k	β_d	EI(kN · m ²)	Pc(kN)	k	β_d	EI(kN · m ²)	Pc(kN)
LCBF2	1.200	0.600	5298652.951	130545.742	2.000	0.600	5298652.951	46996.467
LCBF12	1.200	0.600	5298652.951	130545.742	2.000	0.600	5298652.951	46996.467
LCBF1	1.200	0.600	5298652.951	130545.742	2.000	0.600	5298652.951	46996.467

β_d : 고정하중에 의한 전체축력/전체 계수축력

최대 계수 지속전단력/최대전단력

$$P_c = \frac{\pi^2 EI}{(k \cdot l_u)^2}$$

EI : 휨강성

E_c : 26985.82 MPa

k : 유효좌굴길이계수

I : 단면2차모멘트

$$EI = \frac{0.4 E_c I_g}{1 + \beta_d}$$

y축 = 0.785398 m⁴ z축 = 0.785398 m⁴

l_u : 비지지길이

y축 = 16.679 m z축 = 16.679 m

3) 횡구속 골조인 경우의 확대모멘트 계산

① 세장비 검토

【표 5.22】세장비 검토 결과 (기둥 1)

구 분	교축직각방향(y)				교축방향(z)			
	k	(k · l_u)/r	한계세장비	판단	k	(k · l_u)/r	한계세장비	판단
LCBF8	1.200	40.030	24.504	장주	-	-	-	비횡구속
LCBF12	1.200	40.030	39.415	장주	-	-	-	비횡구속
LCBF2	1.200	40.030	40.000	장주	-	-	-	비횡구속

M_1, M_2 : 기둥의 양끝단 모멘트

$$\frac{k \cdot l_u}{r} \leq 34 - 12 \frac{M_1}{M_2}$$

M_1 / M_2 의 값이 단일곡률일 때 (+), 이중곡률일 때 (-)

$M_1 / M_2 \geq -0.5$

$r = \sqrt{I/A}$: 회전반경

- y축 = 0.500 m

- z축 = 0.500 m

【표 5.23】 세장비 검토 결과 (기둥 2)

구 분	교축직각방향(y)				교축방향(z)			
	k	(k · lu)/r	한계세장비	판단	k	(k · lu)/r	한계세장비	판단
LCBF2	1.200	40.030	38.736	장주	-	-	-	비횡구속
LCBF12	1.200	40.030	40.000	장주	-	-	-	비횡구속
LCBF1	1.200	40.030	39.087	장주	-	-	-	비횡구속

M_1, M_2 : 기둥의 양끝단 모멘트

$$\frac{k \cdot l_u}{r} \leq 34 - 12 \frac{M_1}{M_2} \quad M_1 / M_2 \text{의 값이 단일곡률일 때 (+), 이중곡률일 때 (-)}$$

$$M_1 / M_2 \geq -0.5$$

$$r = \sqrt{I/A} : \text{회전반경}$$

$$-y\text{축} = 0.500 \text{ m}$$

$$-z\text{축} = 0.500 \text{ m}$$

② 확대모멘트 산정

【표 5.24】 확대모멘트 산정 결과 (기둥 1)

구 분		C_m	$P_u(\text{kN})$	$P_c(\text{kN})$	δ_{ns}	$M_u (\text{kN} \cdot \text{m})$		$\delta_{ns} \cdot M_2$ ($\text{kN} \cdot \text{m}$)
						M_u	$M_{2\min}$	
y축	LCBF8	0.966	9499.574	130545.742	1.070	-921.935	712.468	-986.592
	LCBF12	0.420	9084.951	130545.742	1.000	-3313.013	681.371	-3313.013
	LCBF2	0.400	8798.199	130545.742	1.000	-3029.025	659.865	-3029.025

$$M_c = \delta_{ns} \cdot M_2$$

$$\delta_{ns} = \frac{C_m}{1 - \frac{P_u}{0.75P_c}} \geq 1.0$$

$$C_m = 0.6 + 0.4 \frac{M_1}{M_2} \geq 0.4$$

기둥 양단 사이에 횡하중이 있는 경우, $C_m = 1.0$

$M_{2\min} = P_u \cdot e_{\min}$ 이상이어야 함

$$e_{\min} = 15 + 0.03 \cdot h \text{ (mm)}$$

$$-y\text{축} = 75.00 \text{ mm}$$

$$-z\text{축} = 75.00 \text{ mm}$$

【표 5.25】 확대모멘트 산정 결과 (기둥 2)

구 분		C_m	$P_u(\text{kN})$	$P_c(\text{kN})$	δ_{ns}	$M_u (\text{kN} \cdot \text{m})$		$\delta_{ns} \cdot M_2$ ($\text{kN} \cdot \text{m}$)
						M_u	$M_{2\min}$	
y축	LCBF2	0.442	11003.574	130545.742	1.000	3293.305	825.268	3293.305
	LCBF12	0.400	6125.141	130545.742	1.000	5664.634	459.386	5664.634
	LCBF1	0.430	10433.694	130545.742	1.000	3223.283	782.527	3223.283

【표 5.25】 확대모멘트 산정 결과 (기둥 2) (계속)

$M_c = \delta_{ns} \cdot M_2$	기둥 양단 사이에 횡하중이 있는 경우, $C_m = 1.0$
$\delta_{ns} = \frac{C_m}{1 - \frac{P_u}{0.75P_c}} \geq 1.0$	$M_{2min} = P_u \cdot e_{min}$ 이상이어야 함
$C_m = 0.6 + 0.4 \frac{M_1}{M_2} \geq 0.4$	$e_{min} = 15 + 0.03 \cdot h$ (mm)
	- y축 = 75.00 mm
	- z축 = 75.00 mm

4) 비횡구속 골조인 경우의 확대모멘트 계산

① 세장비 검토

【표 5.26】 세장비 검토 결과 (기둥 1)

구 분	교축직각방향(y축)				교축방향(z축)			
	k	(k · lu)/r	한계세장비	판단	k	(k · lu)/r	한계세장비	판단
LCBF8	-	-	-	횡구속	2.000	66.716	22.000	장주
LCBF12	-	-	-	횡구속	2.000	66.716	22.000	장주
LCBF2	-	-	-	횡구속	2.000	66.716	22.000	장주

M_1, M_2 : 기둥의 양끝단 모멘트

$$\frac{k \cdot l_u}{r} \leq 34 - 12 \frac{M_1}{M_2} \quad M_1 / M_2 \text{의 값이 단일곡률일 때 (+), 이중곡률일 때 (-)}$$

$$M_1 / M_2 \geq -0.5$$

$$r = \sqrt{I/A} : \text{회전반경}$$

$$-y\text{축} = 0.500 \text{ m}$$

$$-z\text{축} = 0.500 \text{ m}$$

【표 5.27】 세장비 검토 결과 (기둥 2)

구 분	교축직각방향(y축)				교축방향(z축)			
	k	(k · lu)/r	한계세장비	판단	k	(k · lu)/r	한계세장비	판단
LCBF2	-	-	-	횡구속	2.000	66.716	22.000	장주
LCBF12	-	-	-	횡구속	2.000	66.716	22.000	장주
LCBF1	-	-	-	횡구속	2.000	66.716	22.000	장주

M_1, M_2 : 기둥의 양끝단 모멘트

$$\frac{k \cdot l_u}{r} \leq 34 - 12 \frac{M_1}{M_2} \quad M_1 / M_2 \text{의 값이 단일곡률일 때 (+), 이중곡률일 때 (-)}$$

$$M_1 / M_2 \geq -0.5$$

$$r = \sqrt{I/A} : \text{회전반경}$$

$$-y\text{축} = 0.500 \text{ m}$$

$$-z\text{축} = 0.500 \text{ m}$$

② 확대모멘트계수 산정

【표 5.28】 확대모멘트계수 산정 결과 (기둥 1)

구 분	교축직각방향(y축)			교축방향(z축)		
	Σ Pu(kN)	Σ Pc(kN)	δ s	Σ Pu(kN)	Σ Pc(kN)	δ s
LCBF8	-	-	횡구속	0	0	1.000
LCBF12	-	-	횡구속	0	0	1.000
LCBF2	-	-	횡구속	0	0	1.000

$$\delta_s = \frac{1}{1-Q}$$

여기서, $Q < 0.6$, $\delta_s < 2.5$

$\delta_s > 1.5$ 이면

$$Q_s = \frac{1}{1 - \frac{\sum P_u}{0.75 \sum P_c}} \geq 1.0$$

Σ Pu : 해당층의 모든 수직하중의 합

Σ Pc : 해당층의 횡변위를 지지하는 기둥들의 임계하중의 합

β d = 최대 장기지속 계수축력 / 전체계수축력

【표 5.29】 확대모멘트계수 산정 결과 (기둥 2)

구 분	교축직각방향(y축)			교축방향(z축)		
	Σ Pu(kN)	Σ Pc(kN)	δ s	Σ Pu(kN)	Σ Pc(kN)	δ s
LCBF2	-	-	횡구속	0	0	1.000
LCBF12	-	-	횡구속	0	0	1.000
LCBF1	-	-	횡구속	0	0	1.000

$$\delta_s = \frac{1}{1-Q}$$

여기서, $Q < 0.6$, $\delta_s < 2.5$

$\delta_s > 1.5$ 이면

$$Q_s = \frac{1}{1 - \frac{\sum P_u}{0.75 \sum P_c}} \geq 1.0$$

Σ Pu : 해당층의 모든 수직하중의 합

Σ Pc : 해당층의 횡변위를 지지하는 기둥들의 임계하중의 합

β d = 최대 장기지속 계수축력 / 전체계수축력

③ 확대모멘트 산정

【표 5.30】 확대모멘트 산정 결과 (기둥 1)

구 분		δ s	M2(kN · m)	검토	Cm	Pu(kN)	δ ns	Mc(kN · m)
z축	LCBF8	1.000	-592.239	이하	-	-	-	-592.239
	LCBF12	1.000	-5533.08	이하	-	-	-	-5533.077
	LCBF2	1.000	0	이하	-	-	-	0

【표 5.30】 확대모멘트 산정 결과 (기둥 1) (계속)

$M_2 = M_{2ns} + \delta_s \cdot M_{2s}$	
만일	$\frac{l_u}{r} > \frac{35}{\sqrt{P_u / (f_{ck} \cdot A_g)}}$ 이면, 추가로 확대를 해주어야 한다.
이때	$\delta_{ns} = \frac{C_m}{1 - P / (0.75P)} \geq 1.0$
	$C_m = 0.6 + 0.4 \frac{M_1}{M_2} \geq 0.4$
	$M_c = \delta_{ns} \cdot M_2$

【표 5.31】 확대모멘트 산정 결과 (기둥 2)

구 분	δ_s	M2(kN · m)	검토	Cm	Pu(kN)	δ_{ns}	Mc(kN · m)
z축	LCBF2	1.000	0	이하	-	-	0
	LCBF12	1.000	-5533.077	이하	-	-	-5533.077
	LCBF1	1.000	0	이하	-	-	0

$$M_2 = M_{2ns} + \delta_s \cdot M_{2s}$$

만일 $\frac{l_u}{r} > \frac{35}{\sqrt{P_u / (f_{ck} \cdot A_g)}}$ 이면, 추가로 확대를 해주어야 한다.

$$\text{이때 } \delta_{ns} = \frac{C_m}{1 - P / (0.75P)} \geq 1.0$$

$$C_m = 0.6 + 0.4 \frac{M_1}{M_2} \geq 0.4$$

$$M_c = \delta_{ns} \cdot M_2$$

마) 확대모멘트 산정 결과

【표 5.32】 단면력 산출결과 요약 (기둥 1)

구 분	Pu (kN)	Mcy (kN · m)	Mcz (kN · m)	Mc (kN · m)	비 고
LCBF8	9499.57 kN	-986.59 kN · m	-592.24 kN · m	1150.70 kN · m	$P_{u,max}$
LCBF12	9084.95 kN	-3313.01 kN · m	-5533.08 kN · m	6449.11 kN · m	$M_{z,max}$
LCBF2	8798.20 kN	-3029.03 kN · m	0.00 kN · m	3029.03 kN · m	$M_{y,max}$

【표 5.33】 단면력 산출결과 요약 (기둥 2)

구 분	Pu (kN)	Mcy (kN · m)	Mcz (kN · m)	Mc (kN · m)	비 고
LCBF2	11003.57 kN	3293.31 kN · m	0.00 kN · m	3293.31 kN · m	$P_{u,max}$
LCBF12	6125.14 kN	5664.63 kN · m	-5533.08 kN · m	7918.52 kN · m	$M_{z,max}$
LCBF1	10433.69 kN	3223.28 kN · m	0.00 kN · m	3223.28 kN · m	$M_{y,max}$

바) P-M 상관도

【표 5.34】 P-M 상관도에 의한 기둥 안전성 평가 결과 요약 (기둥 1)

■ 하중조합 : LCBF8	■ 평형편심 상태 $e_b = 0.541 \text{ m}$ $\Phi P_b = 23368.976 \text{ kN}$ $\Phi M_b = 12654.294 \text{ kN}\cdot\text{m}$ ■ 작용편심에서의 설계강도 $e = 0.120 \text{ m}$ $\Phi P_n = 40234.543 \text{ kN} \geq P_u = 9499.574 \text{ kN}$ $\therefore \text{OK}$ $40234.543 \text{ kN}\cdot\text{m} \geq M_u = 1150.7 \text{ kN}\cdot\text{m}$ $\Phi M_n = \text{---} \text{ kN}\cdot\text{m}$ $\therefore \text{OK}$
■ 하중조합 : LCBF12	■ 평형편심 상태 $e_b = 0.542 \text{ m}$ $\Phi P_b = 25463.221 \text{ kN}$ $\Phi M_b = 13796.803 \text{ kN}\cdot\text{m}$ ■ 작용편심에서의 설계강도 $e = 0.703 \text{ m}$ $\Phi P_n = 19228.54 \text{ kN} \geq P_u = 9084.951 \text{ kN}$ $\therefore \text{OK}$ $13521.281 \text{ kN}\cdot\text{m} \geq M_u = 6449.109 \text{ kN}\cdot\text{m}$ $\Phi M_n = \text{---} \text{ kN}\cdot\text{m}$ $\therefore \text{OK}$
■ 하중조합 : LCBF2	■ 평형편심 상태 $e_b = 0.421 \text{ m}$ $\Phi P_b = 28458.98 \text{ kN}$ $\Phi M_b = 11967.385 \text{ kN}\cdot\text{m}$ ■ 작용편심에서의 설계강도 $e = 0.342 \text{ m}$ $\Phi P_n = 32052.702 \text{ kN} \geq P_u = 8798.199 \text{ kN}$ $\therefore \text{OK}$ $10954.143 \text{ kN}\cdot\text{m} \geq M_u = 3029.025 \text{ kN}\cdot\text{m}$ $\Phi M_n = \text{---} \text{ kN}\cdot\text{m}$ $\therefore \text{OK}$

【표 5.35】 P-M 상관도에 의한 기둥 안전성 평가 결과 요약 (기둥 2)

■ 하중조합 : LCBF2	■ 평형편심 상태 $e_b = 0.421 \text{ m}$ $\Phi P_b = 28458.98 \text{ kN}$ $\Phi M_b = 11967.385 \text{ kN}\cdot\text{m}$ ■ 작용편심에서의 설계강도 $e = 0.297 \text{ m}$ $\Phi P_n = 34301.217 \text{ kN} \geq P_u = 11003.574 \text{ kN}$ $\therefore \text{OK}$ $10178.882 \text{ kN}\cdot\text{m} \geq M_u = 3293.305 \text{ kN}\cdot\text{m}$ $\therefore \text{OK}$
■ 하중조합 : LCBF12	■ 평형편심 상태 $e_b = 0.552 \text{ m}$ $\Phi P_b = 27886.998 \text{ kN}$ $\Phi M_b = 15386.67 \text{ kN}\cdot\text{m}$ ■ 작용편심에서의 설계강도 $e = 1.286 \text{ m}$ $\Phi P_n = 8757.725 \text{ kN} \geq P_u = 6125.141 \text{ kN}$ $\therefore \text{OK}$ $11258.09 \text{ kN}\cdot\text{m} \geq M_u = 7918.524 \text{ kN}\cdot\text{m}$ $\therefore \text{OK}$
■ 하중조합 : LCBF1	■ 평형편심 상태 $e_b = 0.421 \text{ m}$ $\Phi P_b = 28458.98 \text{ kN}$ $\Phi M_b = 11967.385 \text{ kN}\cdot\text{m}$ ■ 작용편심에서의 설계강도 $e = 0.309 \text{ m}$ $\Phi P_n = 33676.017 \text{ kN} \geq P_u = 10433.694 \text{ kN}$ $\therefore \text{OK}$ $10407.053 \text{ kN}\cdot\text{m} \geq M_u = 3223.283 \text{ kN}\cdot\text{m}$ $\therefore \text{OK}$

5.3 구조해석(논산방향)

5.3.1 구조해석 절차

가. 합성전

- 1) 단면 : 2-Girder
- 2) 하중 : 강재+바닥판 자중

나. 합성후

- 1) 단면 : 2-Girder+바닥판
- 2) 하중 : 합성전 고정하중+2차 고정하중+활하중+건조수축+크리프+온도

5.3.2 교량 제원

가. 교량명 : 검상교

나. 형식 : Steel Box Girder(합성형교)

다. 교폭 : 24.300 m (천안방향 : 11.865m, 논산방향 : 12.435m)

라. 교량 : $L = 40.080 + 50.000 + 40.160 = 130.240$ m

마. 평면선형 : 클로소이드 + $R=1400$ m

5.3.3 설계기준

가. 설계하중

1) 고정하중 단위질량

- 철근콘크리트 $\gamma_c = 25.0$ kN/m³
- 강재 $\gamma_s = 78.5$ kN/m³
- 아스팔트 $\gamma_{asp} = 23.0$ kN/m³

2) 활하중 : DB-24, DL-24

나. 사용재료의 역학적 특성

1) 강재(SWS490 및 SWS400)

- 허용인장응력 : $f_y = 190$ MPa
- 탄성계수 : $E_s = 2.05 \times 10^5$ MPa

2) 콘크리트

- 설계기준강도 : $f_{ck} = 27 \text{ MPa}$
- 탄성계수 : $E_c = 27,804 \text{ MPa}$

3) 철근(SD40)

- 항복응력 : $f_y = 400 \text{ MPa}$
- 탄성계수 : $E_s = 2.0 \times 10^5 \text{ MPa}$
- 허용응력 : $f_{sa} = 160 \text{ MPa}$

5.3.4 단면특성

대상구간의 강박스 거더의 강성은 【표 5.36】 과 【표 5.37】 에 나타난 바와 같다.

【표 5.36】 합성전 교량 단면상수

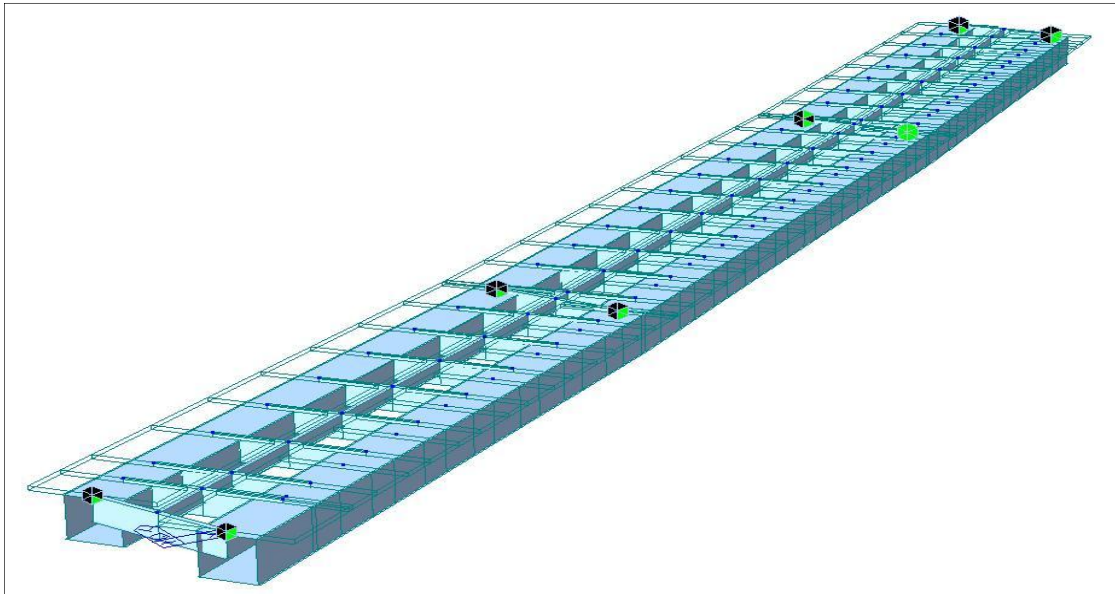
구 분	A(m ²)	I _x (m ⁴)	I _y (m ⁴)	I _z (m ⁴)	비고
단면 1	0.144300	0.213219	0.160990	0.164206	
단면 2	0.155900	0.228286	0.179565	0.172336	
단면 3	0.196500	0.273423	0.244065	0.200790	
단면 4	0.219700	0.293931	0.282704	0.217049	
단면 5	0.161700	0.233826	0.187894	0.176401	
단면 6	0.024943	0.000001	0.007218	0.000054	가로보
단면 7	0.014812	0.000001	0.001473	0.000032	세로보

【표 5.37】 합성후 교량 단면상수

구 분	A(m ²)	I _x (m ⁴)	I _y (m ⁴)	I _z (m ⁴)	비고
단면 1	0.338600	0.215200	0.309700	4.538000	
단면 2	0.350200	0.230300	0.358300	4.696500	
단면 3	0.390800	0.275400	0.455600	5.251100	
단면 4	0.414000	0.296000	0.485500	5.568000	
단면 5	0.356000	0.235900	0.381500	4.775700	
단면 6	0.024943	0.000001	0.007218	0.000054	가로보
단면 7	0.014812	0.000001	0.001473	0.000032	세로보

5.3.5 해석모델

대상교량의 구조해석모델은 【그림 5.6】와 같다.



【그림 5.6】강박스 거더 구조해석 모델

5.3.6 하중산정

대상교량의 구조안전성검토를 위하여 고려된 하중은 합성전·후 고정하중, 설계활하중 (DB-24) 3차로, 온도하중, 콘크리트 바닥판의 건조수축 및 크리프 등이다.

가. 고정하중

고정하중은 합성전 고정하중 및 합성후 고정하중으로 구분하여 적용하였다. 콘크리트 바닥판의 자중은 합성전, 후로 구분하고 횡방향 분배를 계산하여 연직하중 및 모멘트하중으로 치환하였으며, 강재의 자중은 구조해석 프로그램 내에서 자동으로 고려하도록 하였다. 단위 중량 입력시 해석모델에서 제외된 Splice plate, Diaphragm, Stiffner, Bolt 등의 부부재 및 기타 부재의 중량을 고려하여 할증된 단위중량을 적용하였다. 연석 및 포장은 합성후 고정 하중으로 고려하였다.

【표 5.38】강재중량 할증을 산정 결과

구 분	강 종	강재재료표	해석모델 순중량	할증율
Main Girder	SWS490	390.324	334.10	1.168
Cross Beam	SWS400	155.799	58.90	2.645
Stringer	SWS400			
총 계		546.123	393.00	

나. 설계활하중

설계활하중은 DB-24로 최대 단면력을 발생시키는 경우에 대해서 구조검토를 수행하였다. 설계충격계수는 정·부모멘트부 모두 아래의 식으로 계산하여 경간 40m구간에 대해서는 0.1875, 경간 50m구간에 대해서는 0.1667을 사용하였다.

$$i = \frac{15}{40+L}$$

다. 바닥판 콘크리트와 강재들보와의 온도차

바닥판 콘크리트와 강재들보와의 온도차는 10℃를 표준으로 하고 현저한 온도차가 생기는 경우에는 별도로 고려하여야 한다.

온도분포는 강재들보 및 바닥판 콘크리트에 있어서 각각 균일한 것으로 본다. 바닥판 콘크리트와 강재의 선팽창계수 α 는 12×10^{-6} 으로 한다.

라. 바닥판 콘크리트의 건조수축

합성단면으로서의 바닥판 콘크리트에 지속하중이 작용하는 경우(Md2) 바닥판 콘크리트의 건조수축에 의한 응력의 계산에 쓰이는 건조수축 계수 ϕ_2 은 4.0을 사용한다.

마. 크리프

합성단면으로서의 바닥판 콘크리트에 지속하중이 작용하는 경우(Md2) 바닥판 콘크리트의 크리프에 의한 응력의 계산에 쓰이는 크리프 계수 ϕ_1 은 2.0을 사용한다.

바. 풍하중

상부 및 하부구조에 작용하는 풍하중은 다음과 같이 산정한다.

【표 5.39】 상부구조에 작용하는 풍하중

단면형상	풍하중	비 고
$1 \leq B/D \leq 8$	$[4.0 - 0.2 \times (B/D)] \times D \geq 6$	적 용
$8 \leq B/D$	$2.4 \times D \geq 6$	-

【표 5.40】 하부구조에 작용하는 풍하중

부재의 단면 형상		풍하중		비고
		풍상측 부재	풍하측 부재	
원형	활하중 재하시	0.75×10^{-3}	0.75×10^{-3}	
	활하중 비재하시	1.50×10^{-3}	1.50×10^{-3}	기둥부 적용
각형	활하중 재하시	1.50×10^{-3}	0.75×10^{-3}	
	활하중 비재하시	3.00×10^{-3}	1.50×10^{-3}	코핑부 적용

1) 교축직각방향

- ① $W_{column} = 1.5 \times 10^{-3} \times 2.000 \times 1000 = 3.000 \text{ kN/m}$
- ② $W_{copoing} = 3.0 \times 10^{-3} \times 1.800 \times 1000 = 5.400 \text{ kN/m}$

2) 교축방향

- ① $W_{column} = 1.5 \times 10^{-3} \times 2.000 \times 1000 = 3.000 \text{ kN/m}$
- ② $W_{copoing} = 3.0 \times 10^{-3} \times 1.800 \times 1000 = 5.400 \text{ kN/m}$

사. 온도변화에 의한 수평력

상부구조의 온도신축에 의한 변형을 교각 상단에 가했을 때 교각 변위에 의한 수평력과 상부 고정하중에 대한 교량받침의 마찰력 중 최소값을 온도변화에 의한 수평력으로 적용하였다. 강교의 온도변화는 $-20 \sim 40^{\circ}\text{C}$ 를 표준으로 하기 때문에 가설시 온도를 15°C 로 가정하고 교각에 최대 단면력을 유발할 수 있는 최대 온도변화 폭(ΔT)인 35°C 를 적용하였다.

1) 상부구조 신축에 의한 수평력

① 온도변화에 의한 수평변위

$$\bullet \delta = \alpha \cdot \Delta T \cdot L = 1.2 \times 10^{-5} \times 35 \times 50 = 0.0210 \text{ m}$$

여기서, L : 고정단(P1)에서 검토 교각(P2) 위치까지의 거리

ΔT : 연평균 온도변화차 35°C 적용

② 등가수평력

$$\bullet \delta = \frac{P \cdot H^3}{3 \cdot E \cdot I} \Rightarrow P_{h1} = \frac{3 \cdot E \cdot I \cdot \delta}{H^3}$$

$$\bullet P_{h1} = \frac{3 \cdot E \cdot I \cdot \delta}{H^3} = (3 \times 26986000 \times 1.570 \times 0.0210) / 16.9473 = 548.403 \text{ kN}$$

여기서, $H = 16.947 \text{ m}$

$$I = 1.570 \text{ m}^4$$

$$E = 8500 \sqrt[3]{f_{cu}} = 8500 \sqrt[3]{24+8} = 26986 \text{ MPa}$$

2) 교량받침 마찰에 의한 수평력

① 상부 고정하중 반력

$$\bullet W = 8430.998 \text{ kN}$$

② 교량받침 마찰에 의한 수평력

$$\bullet Ph2 = \mu \cdot W = 0.05 \times 8430.998 = 421.549 \text{ kN}$$

여기서, μ : 불소수지 받침판 받침의 최소 마찰계수 값인 0.05 적용

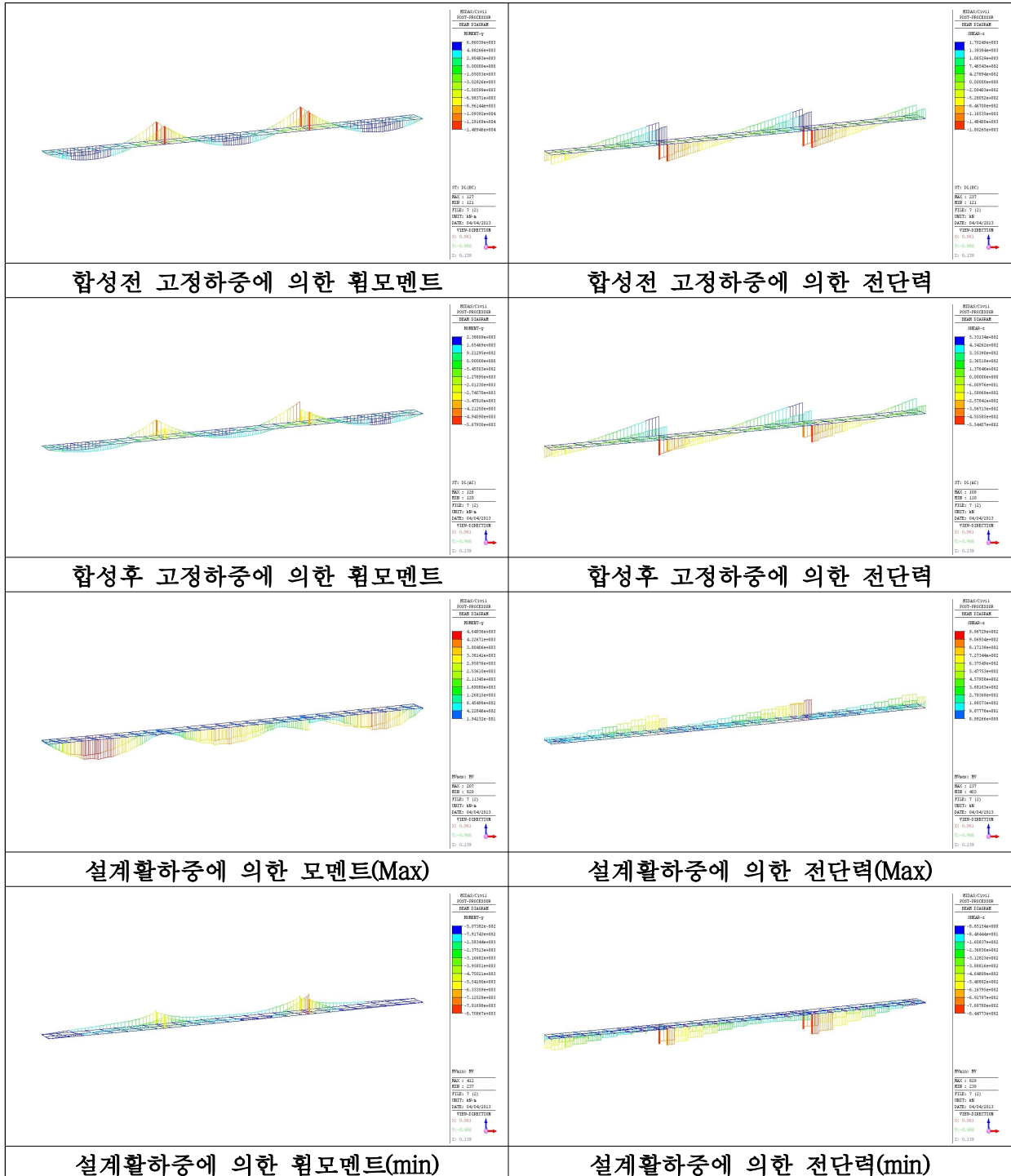
3) 온도변화에 의한 수평력

$$\bullet PT = \text{Min}[Ph1, Ph2] = 421.549 \text{ kN}$$

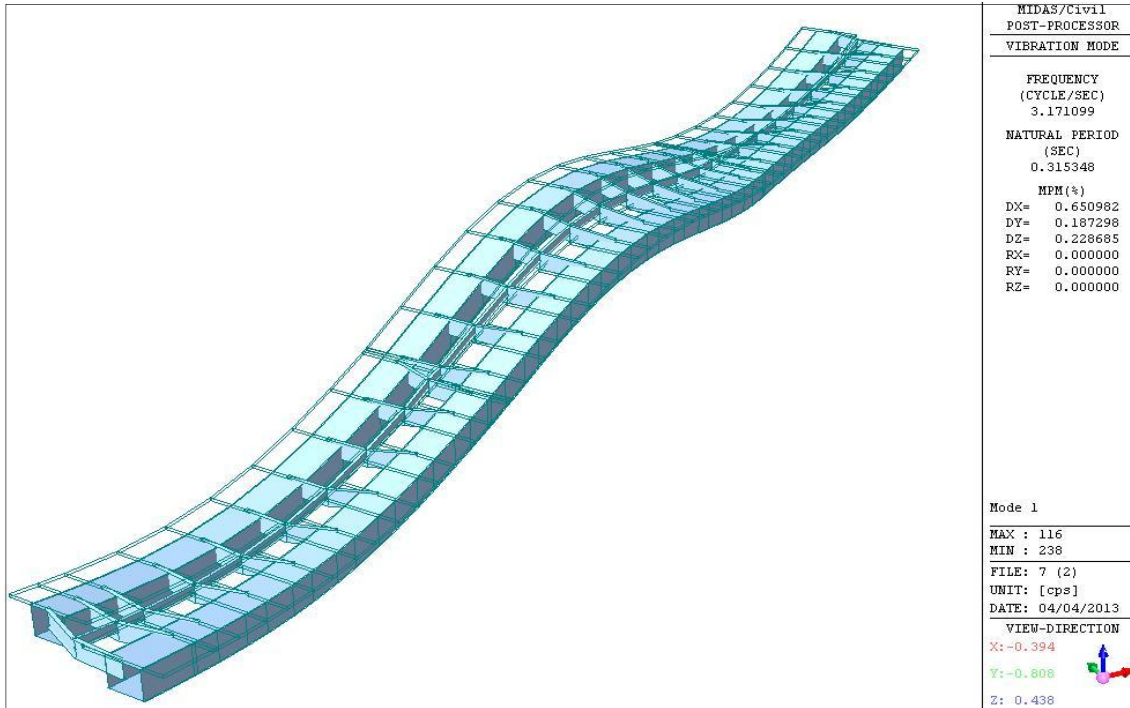
5.3.7 해석결과

가. 고정하중 및 활하중에 의한 검토

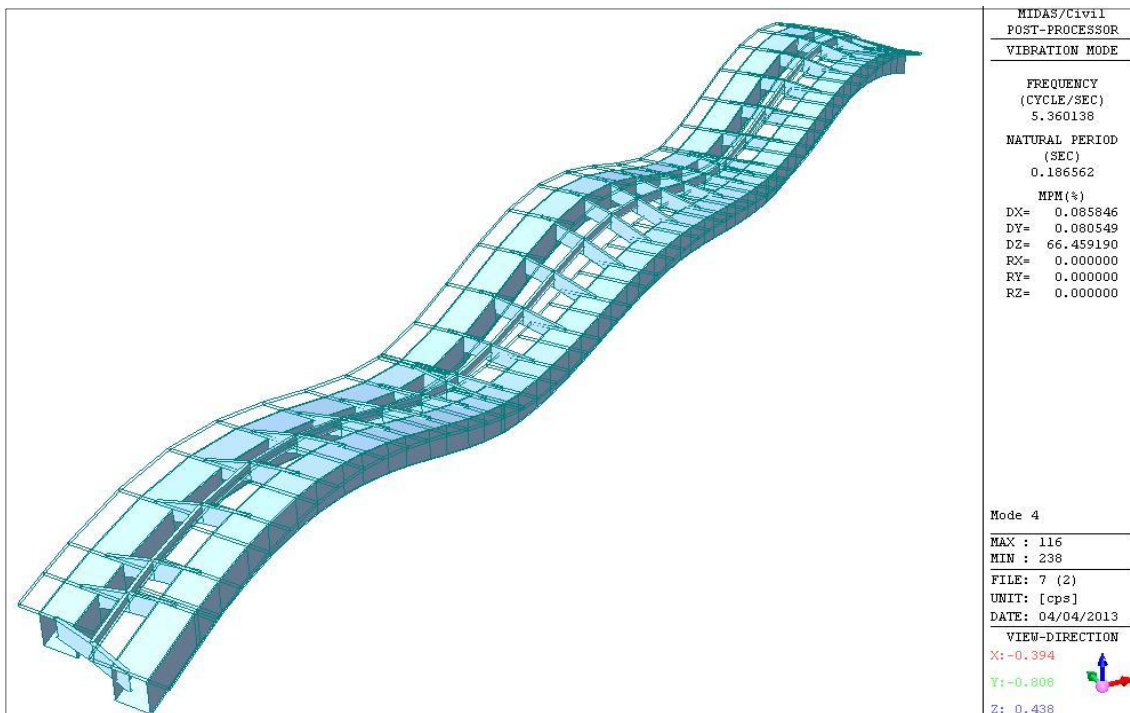
고정하중 및 활하중에 의한 각 하중에 대한 해석결과는 다음 아래와 같다. 박스 거더의 정모멘트부와 부모멘트부에서 각각 발생한 최대 단면력은 【표 5.43】과 같고, 강박스 거더의 최대휨모멘트도는 【그림 5.7】과 같다.



【그림 5.7】 강박스 거더의 하중조건별 부재력도



(a) Mode 1 ($f_1 = 3.1710$ Hz)



(b) Mode 4 ($f_4 = 5.3601$ Hz)

【그림 5.8】 강박스 거더의 고유진동수 해석 결과

【표 5.41】 휨모멘트 산출결과 (kN · m)

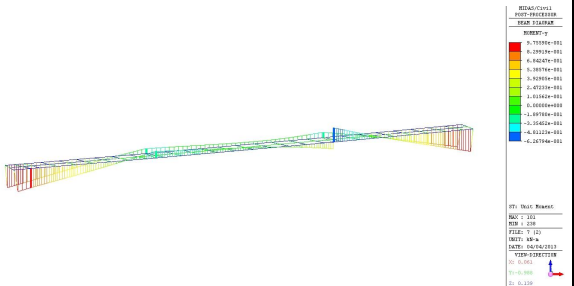
구 분		합성전 고정하중	합성후			계		비 고
			고정하중	활하중(충격포함)				
				Max	Min	Max	Min	
제1지간 중앙부	G1	5074.71	1763.89	4388.36	-1598.97	11226.96	5239.63	
	G2	5380.98	1293.74	4347.98	-1472.45	11022.70	5202.27	
제1내부 지점부	G1	-14122.01	-4472.94	566.62	-6116.25	-18028.33	-24711.20	
	G2	-13754.89	-3136.09	79.62	-5691.77	-16811.36	-22582.75	
제2지간 중앙부	G1	5708.35	1720.71	3834.10	-955.82	11263.16	6473.24	
	G2	5621.96	1342.41	3638.82	-874.03	10603.19	6090.34	
제2내부 지점부	G1	-14894.63	-3366.19	717.53	-6334.65	-17543.29	-24595.47	
	G2	-13610.92	-3864.68	873.71	-7018.34	-16601.89	-24493.94	
제3지간 중앙부	G1	6102.06	2186.05	4148.15	-949.33	12436.26	7338.78	
	G2	5653.33	1562.88	3356.56	-359.65	10572.77	6856.56	

나. 2차 부정정력에 의한 검토 : 건조수축, 크리프 및 온도하중

연속강합성 교량은 고정하중과 활하중에 의한 응력 이외에 크리프 및 건조수축, 강재와 콘크리트의 온도차에 의한 부정정력이 추가로 발생한다. 따라서 부정정력에 의한 2차 모멘트를 산정하기 위하여 해석모델의 양단에 단위모멘트(1.0 kN·m)를 작용시켜 각 절점에 작용되는 영향계수 k값(모멘트)을 산출하였다.

또한 구조물의 준공년도 대비 현재의 재령을 고려할 때 크리프 및 건조수축은 모두 발생하였다고 볼 수 있는바, 크리프 및 건조수축에 의한 응력 산정은 장기손실이 일어난 후로 하여 수행하였다.

【표 5.42】 영향계수 k값 산출결과 요약 (MPa)

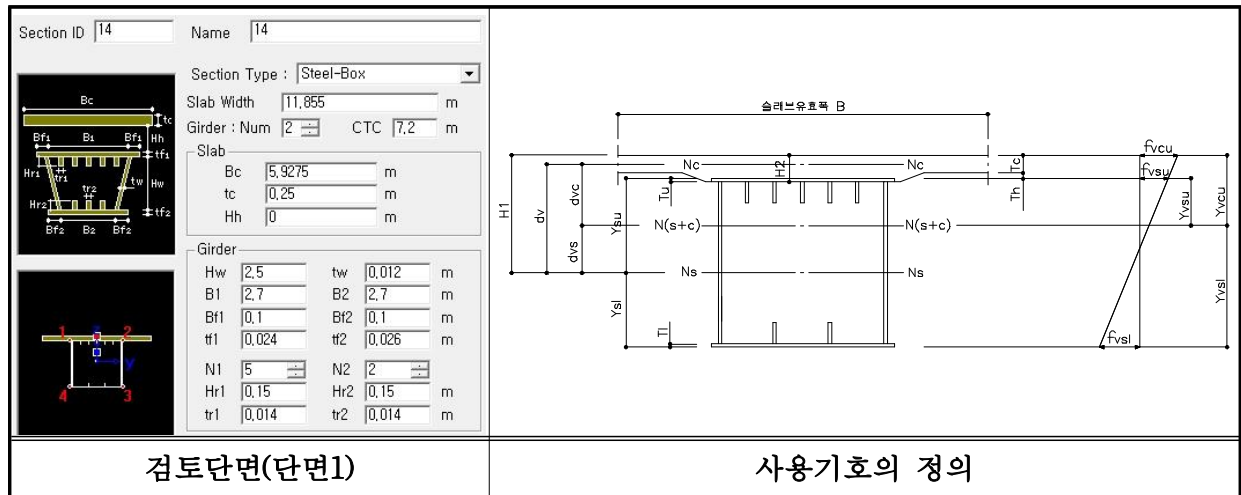
절점 104	절점 108	절점 113	절점 118	절점 122	
0.34	-0.21	-0.11	-0.24	0.34	
절점 204	절점 208	절점 213	절점 218	절점 222	
0.37	-0.29	-0.10	-0.63	0.24	

다. 구조안전성 검토결과

1) 최대 정모멘트부

① 제3지간 중앙부

최대 정모멘트가 작용하는 제3지간 중앙부 거더1(G1) 단면1에 대한 응력검토 세부과정은 다음과 같다.



【표 5.43】 응력 산정시 입력자료

구 분	단 위	입력자료
Es : 강 의 탄성계수	MPa	205000
Ec : 콘크리트 탄성계수	MPa	27804
ϵ_s : 바닥판 콘크리트의 건조수축에 의한 최종수축률		0.00027
α : 강재 및 콘크리트의 선팽창계수		0.000012
ϕ_1 : 크리프에 의한 응력계산에 사용된 크리프계수		2
ϕ_2 : 건조수축에 의한 응력계산에 사용된 크리프계수		4
n : 강재와 콘크리트의 탄성계수비		8
n1 : 크리프에 의한 응력의 계산에 사용된 탄성계수비		16
n : 건조수축에 의한 응력의 계산에 사용된 탄성계수비		24
t : 강재와 콘크리트의 온도차	℃	10
Ms : 합성전 고정하중에 의한 모멘트	kN·m	6102.060
Msc : 합성후 고정하중에 의한 모멘트	kN·m	2186.050
Mv : 활하중에 의한 모멘트	kN·m	4148.150
Ss : 합성전 고정하중에 의한 전단력	kN	-282.380
Ssc : 합성후 고정하중에 의한 전단력	kN	-89.000
Sv : 활하중에 의한 전단력	kN	-250.450
Mst : 합성전 고정하중에 의한 비틀림모멘트	kN·m	-146.980
Msc : 합성후 고정하중에 의한 비틀림모멘트	kN·m	0.000
Mvt : 활하중에 의한 비틀림모멘트	kN·m	-237.590
k : 부정정력 산정을 위한 영향계수	kN·m	0.340

가) 응력 산정

(1) 합성전

$$I_s' = A_s \cdot Y^2 + \sum I_s = 151523722400 + 31282907466.7 = 182806629867 \text{mm}^4$$

$$\delta s = \sum (A \cdot Y) / A_s = -9727400 / 158000 = -61.566 \text{mm}$$

$$I_s = I_s' - A_s \cdot \delta s^2 = 182806629867 - 158000 \times (-61.566)^2 = 182207754482 \text{mm}^4$$

$$Y_{su} = H/2 + T_u - \delta s = 2500.0/2 + 12.0 - (-61.566) = 1323.566 \text{mm}$$

$$Y_{sl} = Y_{su} - (H + T_u + T_l) = 1323.566 - 2528.000 = -1204.434 \text{mm}$$

$$F = b \cdot h = ((UL_2 + UR_2 + B_2)/2 + T_w) \cdot (H + T_u/2 + T_l/2) = 6315168.0 \text{mm}^2$$

$$f_{su} = M_s \cdot Y_{su} / I_s = 44.326 \text{MPa}$$

$$f_{sl} = M_s \cdot Y_{sl} / I_s = -40.336 \text{MPa}$$

$$\nu = S_s / (A(\text{Web}) + M_{st} / (2 \cdot F \cdot T_w)) = 5.676 \text{MPa}$$

(2) 합성후

$$A_v = A_s + A_c/n = 340968.8 \text{mm}^2$$

$$I_c/n = 952962240 \text{mm}^4$$

$$d_v = Y_{su} - T_u + T_h + T_c/2 = 1436.6 \text{mm}$$

$$d_{vc} = d_v \cdot A_s / (A_c/n + A_s) = 665.7 \text{mm}$$

$$d_{vs} = d_v - d_{vc} = 770.9 \text{mm}$$

$$Y_{vcu} = d_{vc} + T_c/2 = 790.7 \text{mm}$$

$$Y_{vcl} = Y_{vcu} - T_c = 540.7 \text{mm}$$

$$Y_{vsu} = Y_{vcu} - H_2 + T_u = 552.7 \text{mm}$$

$$Y_{vsl} = Y_{vsu} - (H + T_u + T_l) = -1975.3 \text{mm}$$

$$I_v = I_s + I_c/n + A_s \cdot d_{vs}^2 + A_c/n \cdot d_{vc}^2 = 358133496107 \text{mm}^4$$

$$F_v = b \cdot h_v = ((UL_2 + UR_2 + B_2)/2 + T_w) \cdot (H + (T_u + T_c/n)/2 + T_l/2) = 6354418.0 \text{mm}^2$$

$$f_{vcu} = M_{sc} \cdot Y_{vcu} / (n \cdot I_v) = 0.603 \text{MPa}$$

$$f_{vcl} = M_{sc} \cdot Y_{vcl} / (n \cdot I_v) = 0.413 \text{MPa}$$

$$f_{vsu} = M_{sc} \cdot Y_{vsu} / I_v = 3.374 \text{MPa}$$

$$f_{vsl} = M_{sc} \cdot Y_{vsl} / I_v = -12.057 \text{MPa}$$

$$\nu = S_{sc} / (A(\text{Web}) + M_{sct} / (2 \cdot F_v \cdot T_w)) = 1.483 \text{MPa}$$

(3) 활하중

$$f_{vcu} = M_v \cdot Y_{vcu} / (n \cdot I_v) = 1.145 \text{MPa}$$

$$f_{vcl} = M_v \cdot Y_{vcl} / (n \cdot I_v) = 0.783 \text{MPa}$$

$$f_{vsu} = M_v \cdot Y_{vsu} / I_v = 6.402 \text{MPa}$$

$$f_{vsl} = M_v \cdot Y_{vsl} / I_v = -22.879 \text{MPa}$$

$$\nu = S_v / (A(\text{Web}) + M_{vt} / (2 \cdot F_v \cdot T_w)) = 5.732 \text{MPa}$$

(4)크리이프

$$n1 = n \cdot (1 + \phi 1/2) = 8 \times (1 + 2.0/2) = 16$$

$$Av1 = As + Ac/n1 = 249484.4\text{mm}^2$$

$$dc1 = dv \cdot As / (Ac/n1 + As) = 909.8\text{mm}$$

$$ds1 = dv - dc1 = 526.8\text{mm}$$

$$Yv1cu = dc1 + Tc/2 = 1034.8\text{mm}$$

$$Yv1cl = Yv1cu - Tc = 784.8\text{mm}$$

$$Yv1su = Yv1cu - H2 + Tu = 796.8\text{mm}$$

$$Yv1sl = Yv1su - (H + Tu + Tl) = -1731.2\text{mm}$$

$$Iv1 = Is + Ic/n1 + As \cdot ds1^2 + Ac/n1 \cdot dc1^2 = 302251342502\text{mm}^4$$

$$Nc = Msc \cdot dvc \cdot Ac / (n \cdot Iv) = 743464\text{N}$$

$$P\phi = Nc \cdot 2 \cdot \phi 1 / (2 + \phi 1) = 743464\text{N}$$

$$M\phi = P\phi \cdot dc1 = 676393421\text{N} \cdot \text{mm}$$

$$Ec1 = Ec / (1 + \phi 1/2) = 13902\text{MPa}$$

$$fcu = Msc \cdot Yvcu / (n \cdot Iv) = 0.603\text{MPa}$$

$$fcl = Msc \cdot Yvcl / (n \cdot Iv) = 0.413\text{MPa}$$

$$fvcu1 = 1/n1 \cdot (P\phi / Av1 + k \cdot M\phi \cdot Yv1cu / Iv1) - Ec1 \cdot fcu \cdot \phi 1 / Ec = -0.368\text{MPa}$$

$$fvcl1 = 1/n1 \cdot (P\phi / Av1 + k \cdot M\phi \cdot Yv1cl / Iv1) - Ec1 \cdot fcl \cdot \phi 1 / Ec = -0.189\text{MPa}$$

$$fvsu1 = P\phi / Av1 + k \cdot M\phi \cdot Yv1su / Iv1 = 3.586\text{MPa}$$

$$fvsl1 = P\phi / Av1 + k \cdot M\phi \cdot Yv1sl / Iv1 = 1.663\text{MPa}$$

(5)건조수축

$$n2 = n \cdot (1 + \phi 2/2) = 8 \times (1 + 4.0/2) = 24$$

$$Av2 = As + Ac/n2 = 218989.583\text{mm}^2$$

$$dc2 = dv \cdot As / (Ac/n2 + As) = 1036.5\text{mm}$$

$$ds2 = dv - dc2 = 400.1\text{mm}$$

$$Yv2cu = dc2 + Tc/2 = 1161.5\text{mm}$$

$$Yv2cl = Yv2cu - Tc = 911.5\text{mm}$$

$$Yv2su = Yv2cu - H2 + Tu = 923.5\text{mm}$$

$$Yv2sl = Yv2su - (H + Tu + Tl) = -1604.5\text{mm}$$

$$Iv2 = Is + Ic/n2 + As \cdot ds2^2 + Ac/n2 \cdot dc2^2 = 273336805407.2\text{mm}^4$$

$$P2 = Es \cdot \epsilon s \cdot Ac/n2 = 3375773\text{N}$$

$$Mv2 = P2 \cdot dc2 = 3498907419\text{N} \cdot \text{mm}$$

$$Ec2 = Es \cdot /n2 = 8542\text{MPa}$$

$$fvcu2 = 1/n2 \cdot (P2 / Av2 + k \cdot Mv2 \cdot Yv2cu / Iv2) - Ec2 \cdot \epsilon s = -1.453\text{MPa}$$

$$fvcl2 = 1/n2 \cdot (P2/Av2+k \cdot Mv2 \cdot Yv2cl/lv2) - Ec2 \cdot \epsilon s = -1.499MPa$$

$$fvsu2 = P2/Av2+k \cdot Mv2 \cdot Yv2su/lv2 = 19.434MPa$$

$$fvsl2 = P2/Av2+k \cdot Mv2 \cdot Yv2sl/lv2 = 8.432MPa$$

(6) 온도차

$$\epsilon t = \alpha \cdot t = 0.000012 \times 10 = 0.00012$$

$$P1 = Es \cdot \epsilon t \cdot Ac/n = 4501031N$$

$$Mvt = P1 \cdot dvc = 2996263940N \cdot mm$$

$$fcut = 1/n \cdot (P1/Av+k \cdot Mvt \cdot Yvcu/lv) - Ec \cdot \epsilon t = -1.405MPa$$

$$fclt = 1/n \cdot (P1/Av+K \cdot Mvt \cdot Yvcl/lv) - Ec \cdot \epsilon t = -1.494MPa$$

$$fsut = P1/Av+K \cdot Mvt \cdot Yvsu/lv = 14.773MPa$$

$$fslt = P1/Av+K \cdot Mvt \cdot Yvsl/lv = 7.582MPa$$

나) 응력조합 및 검토

① 적용 하중조합

【표 5.44】 적용 하중조합

구분	하중조합 정의
LCB 1	합성전 고정하중+합성후 고정하중+활하중
LCB 2	합성전 고정하중+합성후 고정하중+활하중+크리프
LCB 3	합성전 고정하중+합성후 고정하중+활하중+크리프+건조수축
LCB 4	합성전 고정하중+합성후 고정하중+활하중+크리프+건조수축+온도차
LCB 5	합성전 고정하중+합성후 고정하중+활하중+크리프+건조수축-온도차

② 허용응력

【표 5.45】 사용재료의 허용응력

구분	허용압축응력	허용인장응력	비고
강재(거더)	190.000 MPa	190.000 MPa	SWS 490
콘크리트(바닥판)	10.800 MPa	1.890 MPa	fck = 27.0 MPa

③ 응력 검토

시공단계별 하중조건에 대한 응력을 조합한 결과, 최대 정모멘트부(제1지간 중앙부)에서의 휨응력은 허용응력 범위내에서 발생하는 것으로 검토되었다.

【표 5.46】 정모멘트부(제1지간 중앙부) 응력 검토 결과 (MPa)

하중조합	콘크리트 바닥판			강재 거더					
	상 연			상 연			하 연		
	발생응력	허용응력	검토 결과 (안전율)	발생응력	허용응력	검토 결과 (안전율)	발생응력	허용응력	검토 결과 (안전율)
LCB 1	1.748	10.800	OK (6.178)	54.101	190.000	OK (3.512)	-75.273	190.000	OK (2.524)
LCB 2	1.380	10.800	OK (7.826)	57.687	218.500	OK (3.788)	-73.610	190.000	OK (2.581)
LCB 3	-0.073	1.890	OK (25.890)	77.121	218.500	OK (2.833)	-65.178	190.000	OK (2.915)
LCB 4	-1.478	2.174	OK (1.471)	91.894	247.000	OK (2.688)	-57.596	218.500	OK (3.794)
LCB 5	1.332	12.420	OK (9.324)	62.349	247.000	OK (3.962)	-72.760	218.500	OK (3.003)

여기서, 1. 부호규약은 압축을 정(+), 인장을 부(-)로 하였음

2) 최대 부모멘트부

① 제1내부 지점부

최대 부모멘트가 작용하는 제1내부 지점부 거더1(G1) 단면4에 대한 응력검토 세부과정은 다음과 같으며 바닥판의 합성작용은 바닥판에서 콘크리트 단면은 무시하고 바닥판 내의 교축방향 철근만을 주거더 단면의 일부로 취급하였다.

Section ID 13 Name 13 Section Type : Steel-Box Slab Width 11.855 m Girder : Num 2 CTC 7.2 m Slab Bc 5.9275 m tc 0.25 m Hh 0 m Girder Hw 2.5 tw 0.012 m B1 2.7 B2 2.7 m BH1 0.1 BH2 0.1 m tf1 0.018 tf2 0.024 m N1 5 N2 2 Hr1 0.15 Hr2 0.15 m tr1 0.014 tr2 0.014 m	
검토단면(단면4)	사용기호의 정의

【표 5.47】 응력 산정시 입력자료

구 분	단위	입력자료
Es : 강의 탄성계수	MPa	205000
Ec : 콘크리트 탄성계수	MPa	27804
ϵ_s : 바닥판 콘크리트의 건조수축에 의한 최종수축률		0.00027
α : 강재 및 콘크리트의 선팽창계수		0.000012
ϕ_1 : 크리프에 의한 응력계산에 사용된 크리프계수		2
ϕ_2 : 건조수축에 의한 응력계산에 사용된 크리프계수		4
n : 강재와 콘크리트의 탄성계수비		8
n1 : 크리프에 의한 응력의 계산에 사용된 탄성계수비		16
n2 : 건조수축에 의한 응력의 계산에 사용된 탄성계수비		24
t : 강재와 콘크리트의 온도차	℃	10
Ms : 합성전 고정하중에 의한 모멘트	kN·m	-14122.010
Msc : 합성후 고정하중에 의한 모멘트	kN·m	-4472.940
Mv : 활하중에 의한 모멘트	kN·m	-6116.250
Ss : 합성전 고정하중에 의한 전단력	kN	-1739.590
Ssc : 합성후 고정하중에 의한 전단력	kN	-554.460
Sv : 활하중에 의한 전단력	kN	-827.780
Mst : 합성전 고정하중에 의한 비틀림모멘트	kN·m	-121.860
Msct : 합성후 고정하중에 의한 비틀림모멘트	kN·m	0.000
Mvt : 활하중에 의한 비틀림모멘트	kN·m	-641.230
tou, tcl : 교축방향 철근의 피복두께(상부, 하부)	mm	60, 40
k : 부정정력 산정을 위한 영향계수	kN·m	-0.210

가) 응력 산정

(1) 합성전

$$I_s' = A_s \cdot Y^2 + \sum I_s = 221004563700 + 31287994567 = 252292558267 \text{ mm}^4$$

$$\delta_s = \sum (A \cdot Y) / A_s = -11264100 / 200900 = -56.068 \text{ mm}$$

$$I_s = I_s' - A_s \cdot \delta_s^2 = 252292558267 - 200900 \times (-56.068)^2 = 251661000532 \text{ mm}^4$$

$$Y_{su} = H/2 + T_u - \delta_s = 2500.0/2 + 24.0 - (-56.068) = 1330.068 \text{ mm}$$

$$Y_{sl} = Y_{su} - (H + T_u + T_l) = 1330.068 - 2550.000 = -1219.932 \text{ mm}$$

$$F = b \cdot h = ((UL^2 + UR^2 + B^2)/2 + T_w) \cdot (H + T_u/2 + T_l/2) = 6342800.0 \text{ mm}^2$$

$$f_{su} = M_s \cdot Y_{su} / I_s = -74.637 \text{ MPa}$$

$$f_{sl} = M_s \cdot Y_{sl} / I_s = 68.457 \text{ MPa}$$

$$\nu = S_s / (A(\text{Web}) + M_{st} / (2 \cdot F \cdot T_w)) = 29.794 \text{ MPa}$$

(2)합성후

$$A_v = A_s + A_r = 230320\text{mm}^2$$

$$d = Y_{su} - T_u + T_h + t_{cl} + (T_c - t_{cu} - t_{cl}) \cdot A_{ru}/A_r = 1421.068\text{mm}$$

$$d_r = d \cdot A_s/(A_s + A_r) = 1239.550\text{mm}$$

$$d_s = d - d_r = 181.518\text{mm}$$

$$Y_{vru} = d_r + (T_c - t_{cu} - t_{cl}) \cdot A_{rl}/A_r = 1314.550\text{mm}$$

$$Y_{vrl} = d_r - (T_c - t_{cu} - t_{cl}) \cdot A_{ru}/A_r = 1164.550\text{mm}$$

$$Y_{vsu} = Y_{vrl} - t_{cl} - T_h + T_u = 1148.550\text{mm}$$

$$Y_{vsl} = Y_{vsu} - (H + T_u + T_l) = -1401.450\text{mm}$$

$$I_{rv} = I_s + A_s \cdot d_s^2 + A_r \cdot d_r^2 = 303483176033\text{mm}^4$$

$$F_v = b \cdot h_v = ((UL_2 + UR_2 + B_2)/2 + T_w) \cdot (H + (T_u + T_c/n)/2 + T_l/2) = 6382050.0\text{mm}^2$$

$$f_{vru} = M_{sc} \cdot Y_{vru}/I_{rv} = -19.375\text{MPa}$$

$$f_{vrl} = M_{sc} \cdot Y_{vrl}/I_{rv} = -17.164\text{MPa}$$

$$f_{vsu} = M_{sc} \cdot Y_{vsu}/I_{rv} = -16.928\text{MPa}$$

$$f_{vsl} = M_{sc} \cdot Y_{vsl}/I_{rv} = 20.656\text{MPa}$$

$$\sigma = S_{sc}/A(\text{Web}) + M_{sct}/(2 \cdot F_v \cdot T_w) = 9.241\text{MPa}$$

(3)활하중

$$f_{vru} = M_v \cdot Y_{vru}/I_{rv} = -26.493\text{MPa}$$

$$f_{vrl} = M_v \cdot Y_{vrl}/I_{rv} = -23.470\text{MPa}$$

$$f_{vsu} = M_v \cdot Y_{vsu}/I_{rv} = -23.147\text{MPa}$$

$$f_{vsl} = M_v \cdot Y_{vsl}/I_{rv} = 28.244\text{MPa}$$

$$\sigma = S_v/A(\text{Web}) + M_{vt}/(2 \cdot F_v \cdot T_w) = 17.983\text{MPa}$$

(4)크리이프

$$A_{vc} = A_s + A_c/n = 352181.250\text{mm}^2$$

$$d_v = Y_{su} - T_u + T_h + T_c/2 = 1431.068\text{mm}$$

$$d_{vc} = d_v \cdot A_s/(A_c/n + A_s) = 816.346\text{mm}$$

$$d_{vs} = d_v - d_{vc} = 614.723\text{mm}$$

$$n_l = n \cdot (1 + \phi \cdot 1/2) = 8 \times (1 + 2.0/2) = 16$$

$$A_{vl} = A_s + A_c/n_l = 276540.625\text{mm}^2 \text{ \#2차부정 정력으로 인한영향고려}$$

$$d_{cl} = d_v \cdot A_s/(A_c/n_l + A_s) = 1039.636\text{mm} \quad K = -0.210$$

$$d_{sl} = d_v - d_{cl} = 391.432\text{mm}$$

$$I_{cv} = I_s + I_c/n + A_s \cdot d_{vs}^2 + A_c/n \cdot d_{vc}^2 = 429182664089.0\text{mm}^4$$

$$N_c = M_{sc} \cdot d_{vc} \cdot A_c/(n \cdot I_{cv}) = -1287093\text{N}$$

$$\begin{aligned}
 P_{\phi} &= N_c \cdot 2 \cdot \phi_1 / (2 + \phi_1) = -1287093N \\
 M_{\phi} &= P_{\phi} \cdot dc_1 = -1338108616N \cdot mm \\
 Ec_1 &= E_c / (1 + \phi_1 / 2) = 13902MPa \\
 f_{vru1} &= P_{\phi} / A_v + k \cdot M_{\phi} \cdot Y_{vru} / I_{rv} = -4.371MPa \\
 f_{vrl1} &= P_{\phi} / A_v + k \cdot M_{\phi} \cdot Y_{vrl} / I_{rv} = -4.510MPa \\
 f_{vsu1} &= P_{\phi} / A_v + k \cdot M_{\phi} \cdot Y_{vsu} / I_{rv} = -4.525MPa \\
 f_{vsl1} &= P_{\phi} / A_v + k \cdot M_{\phi} \cdot Y_{vsl} / I_{rv} = -6.886MPa
 \end{aligned}$$

(5)건조수축

$$\begin{aligned}
 n_2 &= n \cdot (1 + \phi_2 / 2) = 8 \times (1 + 4.0 / 2) = 24 \\
 A_{v2} &= A_s + A_c / n_2 = 251327.083mm^2 \\
 dc_2 &= d_v \cdot A_s / (A_c / n_2 + A_s) = 1143.934mm \\
 ds_2 &= d_v - dc_2 = 287.134mm \\
 P_2 &= E_s \cdot \epsilon_s \cdot A_c / n_2 = 2791139N \\
 M_{v2} &= P_2 \cdot dc_2 = 3192878920N \cdot mm \\
 f_{vru2} &= P_2 / A_v + K \cdot M_{v2} \cdot Y_{vru} / I_{rv} = 9.214MPa \\
 f_{vrl2} &= P_2 / A_v + K \cdot M_{v2} \cdot Y_{vrl} / I_{rv} = 9.546MPa \\
 f_{vsu2} &= P_2 / A_v + K \cdot M_{v2} \cdot Y_{vsu} / I_{rv} = 9.581MPa \\
 f_{vsl2} &= P_2 / A_v + K \cdot M_{v2} \cdot Y_{vsl} / I_{rv} = 15.215MPa
 \end{aligned}$$

(6)온도차

$$\begin{aligned}
 \epsilon_t &= \alpha \cdot t = 0.000012 \times 10 = 0.00012 \\
 P_1 &= E_s \cdot \epsilon_t \cdot A_c / n = 3721519N \\
 M_{vt} &= P_1 \cdot d_{vc} = 3038045311N \cdot mm \\
 E_{rt} &= E_s \cdot \epsilon_t = 24.600MPa \\
 f_{rut} &= P_1 / A_v + K \cdot M_{vt} \cdot Y_{vru} / I_{rv} - E_s \cdot \epsilon_t = -11.205MPa \\
 f_{rllt} &= P_1 / A_v + K \cdot M_{vt} \cdot Y_{vrl} / I_{rv} - E_s \cdot \epsilon_t = -10.890MPa \\
 f_{sut} &= P_1 / A_v + K \cdot M_{vt} \cdot Y_{vsu} / I_{rv} = 13.744MPa \\
 f_{slt} &= P_1 / A_v + K \cdot M_{vt} \cdot Y_{vsl} / I_{rv} = 19.104MPa
 \end{aligned}$$

나) 응력조합 및 검토

(1) 허용응력

【표 5.48】 사용재료의 허용응력

구분	허용압축응력	허용인장응력	비고
강재(거더)	190.000 MPa ₁)	190.000 MPa	SWS 490
철근(바닥판)	-	160.000 MPa	SD40

주 : 1) 압축플랜지가 콘크리트 바닥판에 직접 고정되어 횡좌굴이 어려운 경우 이외의 허용휨압축응력과 압축응력을 받는 자유돌출판의 국부좌굴에 대한 허용응력 중 작은 값을 사용한다.

- 바닥판에 직접 고정되어 횡좌굴이 어려운 경우 이외의 허용휨압축응력 ($t=28\text{mm} < 40\text{mm}$)

$A_w/A_c = 60000/108042.8 = 0.5553 \leq 2.0$ 이고, $l/b = 5.000/2.700 = 1.851 < 4.0$ 이므로 190 MPa

여기서, A_w : 복부판의 총단면적 A_c : 압축플랜지의 총단면적 b : 압축플랜지 폭

l : 압축플랜지의 고정점간 거리 (여기서는 가로보간 간격)

- 압축응력을 받는 양연지지판의 국부좌굴에 대한 허용응력

$t=28\text{mm}$ 의 SWS490에 대해 자유돌출판의 국부좌굴에 대한 허용응력은 다음과 같다.

$i = 0.65(\phi/n)^2 + 0.13(\phi/n) + 1.0 = 0.650 \times (0.0/6)^2 + 0.130 \times (0.0/6) + 1.0 = 1.000$

$\therefore \phi = (f_1 - f_2)/f_1 \approx 0$

여기서, n : 종리브에 의해서 구분되는 Pannel의 수

i : 응력구배계수

ϕ : 응력구배

f_1, f_2 : 보강된 판의 양연의 응력 (단, $f_1 \geq f_2$ 이며 압축응력을 정(+)으로 한다.)

$b/(24 \cdot i \cdot n) = 2500/(24 \times 1.000 \times 6) = 17.361\text{mm}$ 이므로 $t=26.0\text{mm} > b/(24 \cdot i \cdot n)$ 인 경우, $f_{ca} = 190.000\text{MPa}$

(2) 응력 검토

시공단계별 하중조건에 대한 발생응력을 조합한 결과, 최대 부모멘트부(제1내부 지점부)는 휨응력에 대해서 소정의 안전율을 확보하고 있는 것으로 나타났다.

【표 5.49】 부모멘트부(제1 내부 지점부) 응력 검토 결과 (MPa)

하중조합	콘크리트 바닥판			강재 거더					
	상 연			상 연			하 연		
	발생응력	허용응력	검토 결과 (안전율)	발생응력	허용응력	검토 결과 (안전율)	발생응력	허용응력	검토 결과 (안전율)
LCB 1	-45.868	160.000	OK (3.488)	-114.712	190.000	OK (1.656)	117.356	190.000	OK (1.619)
LCB 2	-50.239	160.000	OK (3.185)	-119.237	190.000	OK (1.593)	110.470	190.000	OK (1.720)
LCB 3	-41.024	160.000	OK (3.900)	-109.656	190.000	OK (1.733)	125.685	190.000	OK (1.512)
LCB 4	-52.230	184.000	OK (3.523)	-95.913	218.500	OK (2.278)	144.790	218.500	OK (1.509)
LCB 5	-29.819	184.000	OK (6.171)	-123.400	218.500	OK (1.771)	106.581	218.500	OK (2.050)

【표 5.50】 조합응력 검토결과

구 분		fb	fa	vb	va	$\left(\frac{f_b}{f_a}\right)^2 + \left(\frac{v_b}{v_a}\right)^2 \leq 1.2$	검토결과
제3지간 중앙 (정모멘트)	상연	91.894	247.000	12.891	110.000	0.152	OK
	하연	-75.273	190.000	12.891	110.000	0.171	OK
제1지점부 (부모멘트)	상연	-119.237	190.000	57.017	110.000	0.663	OK
	하연	144.790	218.500	57.017	110.000	0.708	OK

5.3.8 바닥판 안전성 검토

콘크리트 비파괴조사 결과 콘크리트 강도가 설계기준강도보다 크게 측정되어 바닥판에 대한 안전성평가는 안전측으로 계산을 수행하기 위해 설계기준강도를 적용하여 강도설계법에 의해 수행하였다.

가. 캔틸레버부 (방호벽 부분)

- 콘크리트의 강도 $f_{ck} = 27 \text{ MPa}$
- 철근의 항복강도 $f_y = 400 \text{ MPa}$
- 유효높이 $d = 324 \text{ mm}$
- 철근량 $A_s = 8 \times 198.6 = 1588.8 \text{ mm}^2$ (H16, CTC 125.000 mm)
- 고정하중에 대한 휨모멘트

【표 5.51】 고정하중에 대한 휨모멘트

구 분	Wd (kN/m)	거리 (m)	휨모멘트 (kN·m/m)
방 호 벽	9.468	0.755	7.151
아스콘포장	1.150	0.250	0.288
바 닥 판	7.613	0.44	3.352
합 계			10.791

- 활하중에 대한 휨모멘트

$$\text{운하중 분포폭 } E = 0.8X + 1.14 = 1.3 \text{ m}$$

$$\text{휨모멘트 } M(1+i) = P(1+i) \times X / E = 96 \times (1+0.3) \times 0.200 / 1.3 = 19.200 \text{ kN} \cdot \text{m}$$

- 설계휨강도

$$a = \frac{f_y \times A_s}{0.85 \times f_{ck} \times b} = \frac{400 \times 1588.8}{0.85 \times 27 \times 1000} = 27.692 \text{ mm}$$

$$\phi M_n = 0.85 \times f_y \times A_s \times \left(d - \frac{a}{2}\right) = 0.85 \times 400 \times 1588.8 \times \left(324 - \frac{27.692}{2}\right) = 167.543 \text{ kN} \cdot \text{m}$$

- 계수모멘트 $M_u = 1.3 \times 10.791 + 2.15 \times 19.200 = 55.308 \text{ kN}\cdot\text{m}$
- 안전성 평가 $\phi M_n > M_u \text{----- O.K}$
- 내하율 $RF = \frac{167.543 - 1.3 \times 10.791}{2.15 \times 19.200} = 3.718$
- 기본내하력 DB-24 이상

나. 단면 중앙부

- 콘크리트의 강도 $f_{ck} = 27 \text{ MPa}$
- 철근의 항복강도 $f_y = 400 \text{ MPa}$
- 유효높이 $d = 210 \text{ mm}$
- 철근량 $A_{s1} = 4 \times 198.6 = 794.4 \text{ mm}^2$ (H16, CTC 250.000 mm)
 $A_{s2} = 4 \times 286.5 = 1146.0 \text{ mm}^2$ (H19, CTC 250.000 mm)
 $A_{s, \text{total}} = 794.4 + 1146.0 = 1940.4 \text{ mm}^2$

- 고정하중에 대한 휨모멘트

바 닥 판 $0.25 \text{ m} \times 25 \text{ kN/m}^3 = 6.250 \text{ kN/m}^2$

아스콘포장 $0.10 \text{ m} \times 23 \text{ kN/m}^3 = 2.300 \text{ kN/m}^2$

합 계 $W_d = 8.550 \text{ kN/m}^2$

$$M_d = (W_d \times L^2) / 10 = (8.550 \times 2.350^2) / 10 = 4.722 \text{ kN}\cdot\text{m}$$

- 활하중에 대한 휨모멘트

$$M_l = 0.8 \times \frac{L + 0.6}{9.6} \cdot P_{24(1+i)} = 0.8 \times \frac{2.350 + 0.6}{9.6} \times 96 \times 1.3 = 30.680 \text{ kN} \cdot \text{m}$$

- 설계휨강도

$$a = \frac{f_y \times A_s}{0.85 \times f_{ck} \times b} = \frac{400 \times 1940.4}{0.85 \times 27 \times 1000} = 33.820 \text{ mm}$$

$$\phi M_n = 0.85 \times f_y \times A_s \times (d - \frac{a}{2}) = 0.85 \times 400 \times 1940.4 \times (210 - \frac{33.820}{2}) = 127.388 \text{ kN} \cdot \text{m}$$

- 계수모멘트 $M_u = 1.3 \times 4.722 + 2.15 \times 30.680 = 72.101 \text{ kN}\cdot\text{m}$
- 안전성 평가 : $\phi M_n > M_u \text{----- O.K}$
- 내하율 $RF = \frac{127.388 - 1.3 \times 4.722}{2.15 \times 30.680} = 1.838$
- 기본내하력 DB-24 이상

다. 캔틸레버부 (중앙분리대 부분)

- 콘크리트의 강도 $f_{ck} = 27 \text{ MPa}$
- 철근의 항복강도 $f_y = 400 \text{ MPa}$
- 유효높이 $d = 240 \text{ mm}$
- 철근량 $A_s = 8 \times 198.6 = 1588.8 \text{ mm}^2$ (H16, CTC 125.000 mm)
- 고정하중에 대한 휨모멘트

【표 5.52】 고정하중에 대한 휨모멘트

구 분	Wd (kN/m)	거리 (m)	휨모멘트 (kN·m/m)
방 호 벽	7.796	0.95	7.406
아스콘포장	1.530	0.333	0.509
바 닥 판	8.522	0.598	5.097
합 계			13.012

- 활하중에 대한 휨모멘트

$$\text{운하중 분포폭 } E = 0.8X + 1.14 = 1.432 \text{ m}$$

$$\text{휨모멘트 } M(1+i) = P(1+i) \times X / E = 96 \times (1+0.3) \times 0.365 / 1.432 = 31.810 \text{ kN} \cdot \text{m}$$

- 설계휨강도

$$a = \frac{f_y \times A_s}{0.85 \times f_{ck} \times b} = \frac{400 \times 1588.8}{0.85 \times 27 \times 1000} = 27.692 \text{ mm}$$

$$\phi M_n = 0.85 \times f_y \times A_s \times (d - \frac{a}{2}) = 0.85 \times 400 \times 1588.8 \times (240 - \frac{27.692}{2}) = 122.167 \text{ kN} \cdot \text{m}$$

- 계수모멘트 $M_u = 1.3 \times 13.012 + 2.15 \times 31.810 = 85.307 \text{ kN} \cdot \text{m}$

- 안전성 평가 $\phi M_n > M_u$ ----- O.K

- 내하율 $RF = \frac{122.167 - 1.3 \times 13.012}{2.15 \times 31.810} = 1.538$

- 기본내하력 DB-24 이상

5.3.9 바닥판 균열 검토

가. 캔틸레버부 (방호벽 부분)

- 철근량 $A_s = 8 \times 198.6 = 1588.8 \text{ mm}^2$ (H16, CTC 125.000 mm)
- 피복두께 $d_c = 60 \text{ mm}$
- 유효깊이 $d = 324 \text{ mm}$
- 사용철근비(ρ_{use}) $= \frac{A_s}{b \cdot d} = \frac{1588.8}{1000 \times 324} = 0.004904$
- 사용하중(M_s) $= 10.791 + 19.200 = 29.991 \text{ kN} \cdot \text{m}$
- 탄성계수비(n) $= 8$
- 중립축비(k) $= -np + \sqrt{2np + (np)^2}$
 $= -8 \times 0.004904 + \sqrt{2 \times 8 \times 0.004904 + (8 \times 0.004904)^2} = 0.244$
- 모멘트거리비(j) $= 1 - \frac{k}{3} = 1 - \frac{0.244}{3} = 0.919$
- 철근 응력(f_s) $= \frac{M_s}{A_s \cdot j \cdot d} = \frac{29.991}{1588.800 \times 0.919 \times 324} \times 10^6$
 $= 63.410 \text{ MPa} < 0.6 \cdot f_y = 240 \text{ MPa} \therefore \text{OK}$
- 휨철근 최소 중심 간격 $= \text{MIN} \left[375 \left(\frac{210}{f_s} \right) - 2.5c_c, 300 \left(\frac{210}{f_s} \right) \right] = 993.534 \text{ mm}$
- 철근과 콘크리트
표면 사이의
최소두께(C_c) $= d_c - \frac{\text{주철근 직경}}{2} = 60 - \frac{16}{2} = 52.0 \text{ mm}$
- 사용성검토 $= 125.000 \text{ mm} (\text{최외단철근 평균배근간격}) \leq 993.534 \text{ mm}$
 $\therefore \text{OK}$

나. 단면 중앙부

- 철근량 $A_{s1} = 4 \times 198.6 = 794.4 \text{ mm}^2$ (H16, CTC 250.000 mm)
 $A_{s2} = 4 \times 286.5 = 1146.0 \text{ mm}^2$ (H19, CTC 250.000 mm)
 $A_{s, \text{total}} = 794.4 + 1146.0 = 1940.4 \text{ mm}^2$
- 피복두께 $d_c = 40 \text{ mm}$
- 유효깊이 $d = 210 \text{ mm}$

$$\begin{aligned}
 &\bullet \text{사용철근비}(\rho_{\text{use}}) &= \frac{A_s}{b \cdot d} = \frac{1940.4}{1000 \times 210} = 0.009240 \\
 &\bullet \text{사용하중}(M_s) &= 4.722 + 30.680 = 35.402 \text{ kN} \cdot \text{m} \\
 &\bullet \text{탄성계수비}(n) &= 8 \\
 &\bullet \text{중립축비}(k) &= -np + \sqrt{2np + (np)^2} \\
 & &= -8 \times 0.009240 + \sqrt{2 \times 8 \times 0.009240 + (8 \times 0.009240)^2} = 0.318 \\
 &\bullet \text{모멘트거리비}(j) &= 1 - \frac{k}{3} = 1 - \frac{0.318}{3} = 0.894 \\
 &\bullet \text{철근 응력}(f_s) &= \frac{M_s}{A_s \cdot j \cdot d} = \frac{35.402}{1940.400 \times 0.894 \times 210} \times 10^6 \\
 & &= 97.167 \text{ MPa} < 0.6 \cdot f_y = 240 \text{ MPa} \therefore \text{OK} \\
 &\bullet \text{휨철근 최소 중심 간격} &= \text{MIN} \left[375 \left(\frac{210}{f_s} \right) - 2.5c_c, 300 \left(\frac{210}{f_s} \right) \right] = 648.369 \text{ mm} \\
 &\bullet \text{철근과 콘크리트} & \\
 &\quad \text{표면 사이의} &= d_c - \frac{\text{주철근 직경}}{2} = 40 - \frac{19}{2} = 30.5 \text{ mm} \\
 &\quad \text{최소두께}(C_c) & \\
 &\bullet \text{사용성검토} &= 125.000 \text{ mm} (\text{최외단철근 평균배근간격}) \leq 648.369 \text{ mm} \\
 &\quad (\text{균열검토}) &\therefore \text{OK}
 \end{aligned}$$

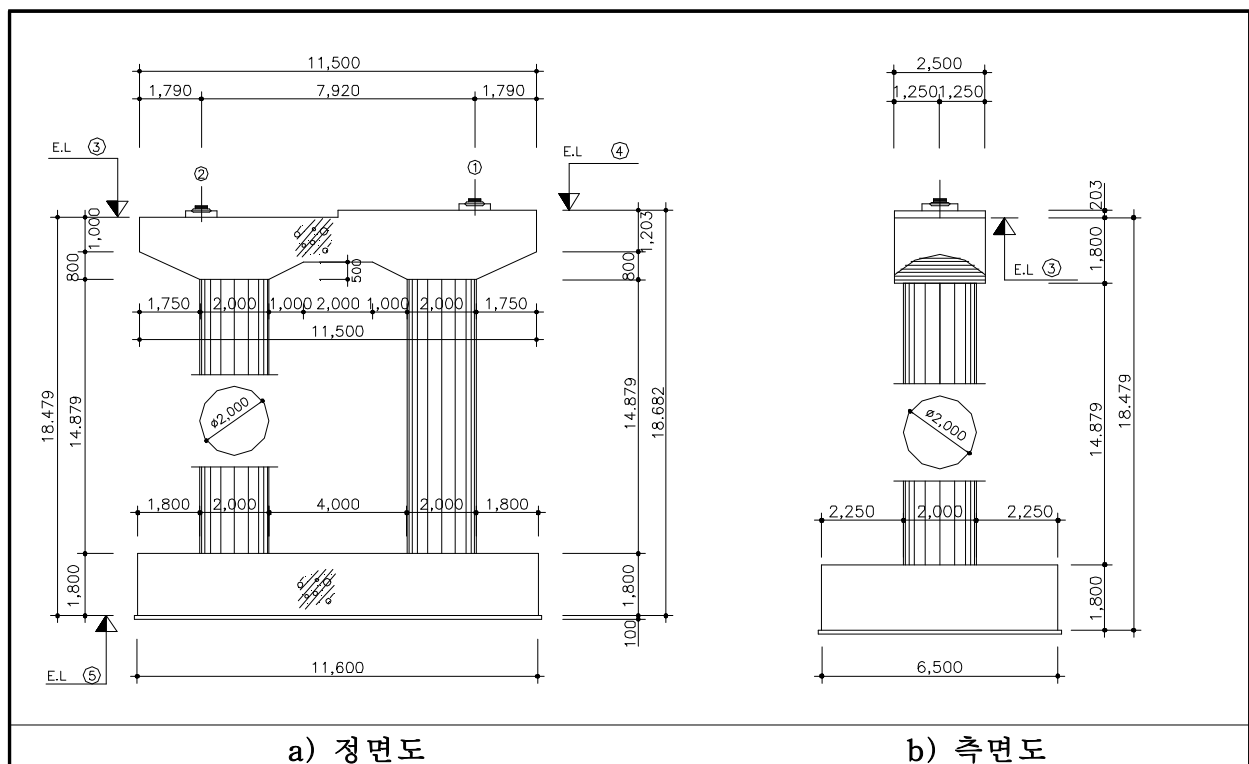
다. 단면 중앙부 (중앙분리대 부분)

$$\begin{aligned}
 &\bullet \text{철근량} &A_s = 8 \times 198.6 = 1588.8 \text{ mm}^2 \text{ (H16, CTC } 125.000 \text{ mm)} \\
 &\bullet \text{피복두께} &d_c = 60 \text{ mm} \\
 &\bullet \text{유효깊이} &d = 240 \text{ mm} \\
 &\bullet \text{사용철근비}(\rho_{\text{use}}) &= \frac{A_s}{b \cdot d} = \frac{1588.8}{1000 \times 240} = 0.006620 \\
 &\bullet \text{사용하중}(M_s) &= 13.012 + 31.810 = 44.822 \text{ kN} \cdot \text{m} \\
 &\bullet \text{탄성계수비}(n) &= 8 \\
 &\bullet \text{중립축비}(k) &= -np + \sqrt{2np + (np)^2} \\
 & &= -8 \times 0.006620 + \sqrt{2 \times 8 \times 0.006620 + (8 \times 0.006620)^2} = 0.277 \\
 &\bullet \text{모멘트거리비}(j) &= 1 - \frac{k}{3} = 1 - \frac{0.277}{3} = 0.908
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 \bullet \text{철근 응력}(f_s) &= \frac{M_s}{A_s \cdot j \cdot d} = \frac{44.822}{1588.800 \times 0.908 \times 240} \times 10^6 \\
 &= 129.493 \text{ MPa} < 0.6 \cdot f_y = 240 \text{ MPa} \therefore \text{OK} \\
 \bullet \text{휨철근 최소 중심 간격} &= \text{MIN} \left[375 \left(\frac{210}{f_s} \right) - 2.5c_c, 300 \left(\frac{210}{f_s} \right) \right] = 478.139 \text{ mm} \\
 \bullet \text{철근과 콘크리트} \\
 \text{표면 사이의} &= d_c - \frac{\text{주철근 직경}}{2} = 60 - \frac{16}{2} = 52.0 \text{ mm} \\
 \text{최소두께}(C_c) \\
 \bullet \text{사용성검토} &= 125.000 \text{ mm} (\text{최외단철근 평균배근간격}) \leq 478.139 \text{ mm} \\
 (\text{균열검토}) &\therefore \text{OK}
 \end{aligned}$$

5.3.10 하부구조 검토

본 절에서는 고정단 교각을 제외한 가동단 교각중 예비 구조해석을 수행하여 가장 불리한 단면력 발생이 예상되는 교각2(P2)에 대해서 안전성검토를 실시하였다. 안전성검토시 고려된 하중은 고정하중, 설계활하중(DB-24, DL-24)과 풍하중이며 교각2(P2)의 실측 단면 제원은 【그림 5.9】와 같다.



【그림 5.9】 해석단면

가. 검토조건

- 단면형상 : 원형
- 콘크리트 설계기준강도 : 24.0 MPa
- 철근 설계기준항복강도 : 300.0 MPa
- 철근 탄성계수 : 200000.0 MPa
- 콘크리트 탄성계수 : 26986.0 MPa
- 사용 철근량 : 35332 mm²

나. 하중조합

【표 5.53】극한강도 검토시 하중조합

조합경우	하 중 조 합						비 고
	고정하중(D)	L1	L2	W1	W2	G	
LCBF1	1.30	2.15	-	-	-	-	
LCBF2	1.30		2.15	-	-	-	
LCBF3	1.30	-	-	1.30	-	-	
LCBF4	1.30	-	-	-	1.30	-	
LCBF5	1.30	1.30	-	0.65	-	-	
LCBF6	1.30	-	1.30	-	0.65	-	
LCBF7	1.30	-	1.30	0.65	-	-	
LCBF8	1.30	1.30	-	-	0.65	-	
LCBF9	1.30	1.30		-	-	1.30	
LCBF10	1.30	-	1.30	-	-	1.30	
LCBF11	1.25	-	-	1.25	-	1.25	
LCBF12	1.25	-	-	-	1.25	1.25	

다. 부재력 요약

【표 5.54】부재력 요약 (기둥 1)

구 분		Pu(kN)	모 멘 트(kN · m)				V(kN)	δ (mm)
			Top		Bottom			
			Sway	Nonsway	Sway	Nonsway		
LCBF5	y축	9503.784	1885.350	-2787.573	-2024.982	1285.361	26.118	-5.690
	z축		0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
LCBF12	y축	9120.502	3791.231	-2271.013	-4267.141	943.369	-285.832	-11.730
	z축		30.037	0.000	-5631.223	0.000	-365.832	-24.936
LCBF2	y축	8727.687	0.000	-2992.046	0.000	1567.504	269.048	0.464
	z축		0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000

【표 5.55】 부재력 요약 (기둥 2)

구 분		Pu(kN)	모멘트(kN · m)				V(kN)	δ (mm)
			Top		Bottom			
			Sway	Nonsway	Sway	Nonsway		
LCBF2	y축	11140.08	0.000	3279.799	0.000	-1279.751	-269.048	1.486
	z축		0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
LCBF12	y축	6142.69	3506.943	2150.727	-4145.063	-1063.655	-641.198	-11.086
	z축		30.038	0.000	-5631.223	0.000	-365.832	-24.936
LCBF1	y축	10451.61	0.000	3193.095	0.000	-1357.132	-268.497	0.941
	z축		0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000

다. 확대모멘트 산정

1) 횡구속여부 결정

검토교각은 철근콘크리트 문형 교각으로서 기둥의 거동은 교각 상단의 연결상태를 고려할 때 교축방향에 대해서 수평하중의 변형에 대한 구속력이 없는 것으로 판단되므로 횡방향 상대변위가 방지되지 않은 부재로 취급하여 검토하였으며, 수평이동에 대한 가능성을 고려하여 유효좌굴계수는 k=2를 적용하였다. 교축직각방향에 대해서는 횡방향 상대변위가 방지된 부재로 취급하여 검토하였으며 유효좌굴계수는 k=1.2를 적용하였다.

2) 임계하중 산정

【표 5.56】 임계하중 산정 결과(기둥 1)

구 분	교축직각방향(y)				교축방향(z)			
	k	β d	EI(kN · m ²)	Pc(kN)	k	β d	EI(kN · m ²)	Pc(kN)
LCBF5	1.200	0.600	5298652.951	126449.486	2.000	0.600	5298652.951	45521.815
LCBF12	1.200	0.600	5298652.951	126449.486	2.000	0.600	5298652.951	45521.815
LCBF2	1.200	0.600	5298652.951	126449.486	2.000	0.600	5298652.951	45521.815

β_d : 고정하중에 의한 전체축력/전체 계수축력

최대 계수 지속전단력/최대전단력

$$P_c = \frac{\pi^2 EI}{(k \cdot l_u)^2}$$

EI : 휨강성

E_c : 26985.82 MPa

k : 유효좌굴길이계수

I : 단면2차모멘트

$$y\text{축} = 0.785398 \text{ m}^4 \quad z\text{축} = 0.785398 \text{ m}^4$$

l_u : 비지지길이

$$y\text{축} = 16.947 \text{ m} \quad z\text{축} = 16.947 \text{ m}$$

【표 5.57】임계하중 산정 결과(기둥 2)

구 분	교축직각방향(y)				교축방향(z)			
	k	βd	EI(kN · m ²)	Pc(kN)	k	βd	EI(kN · m ²)	Pc(kN)
LCBF2	1.200	0.600	5298652.951	126449.486	2.000	0.600	5298652.951	45521.815
LCBF12	1.200	0.600	5298652.951	126449.486	2.000	0.600	5298652.951	45521.815
LCBF1	1.200	0.600	5298652.951	126449.486	2.000	0.600	5298652.951	45521.815

βd : 고정하중에 의한 전체축력/전체 계수축력

최대 계수 지속전단력/최대전단력

$$P_c = \frac{\pi^2 EI}{(k \cdot l_u)^2}$$

EI : 휨강성

Ec : 26985.82 MPa

k : 유효좌굴길이계수

I : 단면2차모멘트

$$EI = \frac{0.4 E_c I_g}{1 + \beta_d}$$

y축 = 0.785398 m4 z축 = 0.785398 m4

lu : 비지지길이

y축 = 16.947 m z축 = 16.947 m

3) 횡구속 골조인 경우의 확대모멘트 계산

① 세장비 검토

【표 5.58】세장비 검토 결과 (기둥 1)

구 분	교축직각방향(y)				교축방향(z)			
	k	(k · lu)/r	한계세장비	판단	k	(k · lu)/r	한계세장비	판단
LCBF5	1.200	40.673	24.163	장주	-	-	-	비횡구속
LCBF12	1.200	40.673	39.489	장주	-	-	-	비횡구속
LCBF2	1.200	40.673	40.000	장주	-	-	-	비횡구속

M₁, M₂ : 기둥의 양끝단 모멘트

$$\frac{k \cdot l_u}{r} \leq 34 - 12 \frac{M_1}{M_2}$$

M₁ / M₂ 의 값이 단일곡률일 때 (+), 이중곡률일 때 (-)

M₁ / M₂ ≥ -0.5

r = $\sqrt{I/A}$: 회전반경

- y축 = 0.500 m

- z축 = 0.500 m

【표 5.59】세장비 검토 결과 (기둥 2)

구 분	교축직각방향(y)				교축방향(z)			
	k	(k · lu)/r	한계세장비	판단	k	(k · lu)/r	한계세장비	판단
LCBF2	1.200	40.673	38.682	장주	-	-	-	비횡구속
LCBF12	1.200	40.673	40.000	장주	-	-	-	비횡구속
LCBF1	1.200	40.673	39.100	장주	-	-	-	비횡구속

M_1, M_2 : 기둥의 양끝단 모멘트

$$\frac{k \cdot l_u}{r} \leq 34 - 12 \frac{M_1}{M_2} \quad M_1 / M_2 \text{의 값이 단일곡률일 때 (+), 이중곡률일 때 (-)}$$

$$M_1 / M_2 \geq -0.5$$

$$r = \sqrt{I/A} : \text{회전반경}$$

$$-y\text{축} = 0.500 \text{ m}$$

$$-z\text{축} = 0.500 \text{ m}$$

② 확대모멘트 산정

【표 5.60】확대모멘트 산정 결과 (기둥 1)

구 분		Cm	Pu(kN)	Pc(kN)	δ_{ns}	Mu (kN · m)		$\delta_{ns} \cdot M_2$ (kN · m)
						Mu	M2min	
y축	LCBF5	0.928	9503.784	126449.486	1.031	-902.223	712.784	-930.421
	LCBF12	0.417	9120.502	126449.486	1.000	-3323.771	684.038	-3323.771
	LCBF2	0.400	8727.687	126449.486	1.000	-2992.046	654.577	-2992.046

$$M_c = \delta_{ns} \cdot M_2$$

기둥 양단 사이에 횡하중이 있는 경우, $C_m = 1.0$

$$\delta_{ns} = \frac{C_m}{1 - \frac{P_u}{0.75P_c}} \geq 1.0$$

$$M_{2min} = P_u \cdot e_{min} \text{ 이상이어야 함}$$

$$e_{min} = 15 + 0.03 \cdot h \text{ (mm)}$$

$$-y\text{축} = 75.00 \text{ mm}$$

$$-z\text{축} = 75.00 \text{ mm}$$

$$C_m = 0.6 + 0.4 \frac{M_1}{M_2} \geq 0.4$$

【표 5.61】확대모멘트 산정 결과 (기둥 2)

구 분		Cm	Pu(kN)	Pc(kN)	δ_{ns}	Mu (kN · m)		$\delta_{ns} \cdot M_2$ (kN · m)
						Mu	M2min	
y축	LCBF2	0.444	11140.080	126449.486	1.000	3279.799	835.506	3279.799
	LCBF12	0.400	6142.690	126449.486	1.000	5657.670	460.702	5657.670
	LCBF1	0.430	10451.607	126449.486	1.000	3193.095	783.871	3193.095

【표 5.61】 확대모멘트 산정 결과 (기둥 2) (계속)

$$M_c = \delta_{ns} \cdot M_2$$

$$\delta_{ns} = \frac{C_m}{1 - \frac{P_u}{0.75P_c}} \geq 1.0$$

$$C_m = 0.6 + 0.4 \frac{M_1}{M_2} \geq 0.4$$

기둥 양단 사이에 횡하중이 있는 경우, $C_m = 1.0$

$$M_{2min} = P_u \cdot e_{min} \text{ 이상이어야 함}$$

$$e_{min} = 15 + 0.03 \cdot h \text{ (mm)}$$

$$-y\text{축} = 75.00 \text{ mm}$$

$$-z\text{축} = 75.00 \text{ mm}$$

4) 비횡구속 골조인 경우의 확대모멘트 계산

① 세장비 검토

【표 5.62】 세장비 검토 결과 (기둥 1)

구 분	교축직각방향(y축)				교축방향(z축)			
	k	(k · lu)/r	한계세장비	판단	k	(k · lu)/r	한계세장비	판단
LCBF5	-	-	-	횡구속	2.000	67.788	22.000	장주
LCBF12	-	-	-	횡구속	2.000	67.788	22.000	장주
LCBF2	-	-	-	횡구속	2.000	67.788	22.000	장주

M_1, M_2 : 기둥의 양끝단 모멘트

$$\frac{k \cdot l_u}{r} \leq 34 - 12 \frac{M_1}{M_2}$$

M_1 / M_2 의 값이 단일곡률일 때 (+), 이중곡률일 때 (-)

$$M_1 / M_2 \geq -0.5$$

$$r = \sqrt{I/A} : \text{회전반경}$$

$$-y\text{축} = 0.500 \text{ m}$$

$$-z\text{축} = 0.500 \text{ m}$$

【표 5.63】 세장비 검토 결과 (기둥 2)

구 분	교축직각방향(y축)				교축방향(z축)			
	k	(k · lu)/r	한계세장비	판단	k	(k · lu)/r	한계세장비	판단
LCBF2	-	-	-	횡구속	2.000	67.788	22.000	장주
LCBF12	-	-	-	횡구속	2.000	67.788	22.000	장주
LCBF1	-	-	-	횡구속	2.000	67.788	22.000	장주

M_1, M_2 : 기둥의 양끝단 모멘트

$$\frac{k \cdot l_u}{r} \leq 34 - 12 \frac{M_1}{M_2}$$

M_1 / M_2 의 값이 단일곡률일 때 (+), 이중곡률일 때 (-)

$$M_1 / M_2 \geq -0.5$$

$$r = \sqrt{I/A} : \text{회전반경}$$

$$-y\text{축} = 0.500 \text{ m}$$

$$-z\text{축} = 0.500 \text{ m}$$

② 확대모멘트계수 산정

【표 5.64】확대모멘트계수 산정 결과 (기둥 1)

구 분	교축직각방향(y축)			교축방향(z축)		
	$\Sigma P_u(kN)$	$\Sigma P_c(kN)$	δ_s	$\Sigma P_u(kN)$	$\Sigma P_c(kN)$	δ_s
LCBF5	-	-	횡구속	0	0	1.000
LCBF12	-	-	횡구속	0	0	1.000
LCBF2	-	-	횡구속	0	0	1.000

$$\delta_s = \frac{1}{1-Q}$$

 여기서, $Q < 0.6$, $\delta_s < 2.5$
 $\delta_s > 1.5$ 이면

$$Q_s = \frac{1}{1 - \frac{\Sigma P_u}{0.75 \Sigma P_c}} \geq 1.0$$

 ΣP_u : 해당층의 모든 수직하중의 합

 ΣP_c : 해당층의 횡변위를 지지하는 기둥들의 임계하중의 합

 β_d = 최대 장기지속 계수축력 / 전체계수축력

【표 5.65】확대모멘트계수 산정 결과 (기둥 2)

구 분	교축직각방향(y축)			교축방향(z축)		
	$\Sigma P_u(kN)$	$\Sigma P_c(kN)$	δ_s	$\Sigma P_u(kN)$	$\Sigma P_c(kN)$	δ_s
LCBF2	-	-	횡구속	0	0	1.000
LCBF12	-	-	횡구속	0	0	1.000
LCBF1	-	-	횡구속	0	0	1.000

$$\delta_s = \frac{1}{1-Q}$$

 여기서, $Q < 0.6$, $\delta_s < 2.5$
 $\delta_s > 1.5$ 이면

$$Q_s = \frac{1}{1 - \frac{\Sigma P_u}{0.75 \Sigma P_c}} \geq 1.0$$

 ΣP_u : 해당층의 모든 수직하중의 합

 ΣP_c : 해당층의 횡변위를 지지하는 기둥들의 임계하중의 합

 β_d = 최대 장기지속 계수축력 / 전체계수축력

③ 확대모멘트 산정

【표 5.66】확대모멘트 산정 결과 (기둥 1)

구 분	δ_s	$M2(kN \cdot m)$	검토	C_m	$P_u(kN)$	δ_{ns}	$M_c(kN \cdot m)$
z축	LCBF5	1.000	0	이하	-	-	0
	LCBF12	1.000	-5631.22	이하	-	-	-5631.223
	LCBF2	1.000	0	이하	-	-	0

【표 5.66】 확대모멘트 산정 결과 (기둥 1) (계속)

$M_2 = M_{2ns} + \delta_s \cdot M_{2s}$	
만일	$\frac{l_u}{r} > \frac{35}{\sqrt{P_u / (f_{ck} \cdot A_g)}}$ 이면, 추가로 확대를 해주어야 한다.
이때	$\delta_{ns} = \frac{C_m}{1 - P / (0.75P)} \geq 1.0$
	$C_m = 0.6 + 0.4 \frac{M_1}{M_2} \geq 0.4$
	$M_c = \delta_{ns} \cdot M_2$

【표 5.67】 확대모멘트 산정 결과 (기둥 2)

구 분		δ_s	M2(kN · m)	검 토	Cm	Pu(kN)	δ_{ns}	Mc(kN · m)
z축	LCBF2	1.000	0	이하	-	-	-	0
	LCBF12	1.000	-5631.223	이하	-	-	-	-5631.223
	LCBF1	1.000	0	이하	-	-	-	0

$$M_2 = M_{2ns} + \delta_s \cdot M_{2s}$$

만일 $\frac{l_u}{r} > \frac{35}{\sqrt{P_u / (f_{ck} \cdot A_g)}}$ 이면, 추가로 확대를 해주어야 한다.

이때 $\delta_{ns} = \frac{C_m}{1 - P / (0.75P)} \geq 1.0$

$$C_m = 0.6 + 0.4 \frac{M_1}{M_2} \geq 0.4$$

$$M_c = \delta_{ns} \cdot M_2$$

마) 확대모멘트 산정 결과

【표 5.68】 단면력 산출결과 요약 (기둥 1)

구 분	Pu (kN)	Mcy (kN · m)	Mcz (kN · m)	Mc (kN · m)	비 고
LCBF5	9503.78 kN	-930.42 kN · m	0.00 kN · m	930.42 kN · m	Pu,max
LCBF12	9120.50 kN	-3323.77 kN · m	-5631.22 kN · m	6538.97 kN · m	Mz,max
LCBF2	8727.69 kN	-2992.05 kN · m	0.00 kN · m	2992.05 kN · m	My,max

【표 5.69】 단면력 산출결과 요약 (기둥 2)

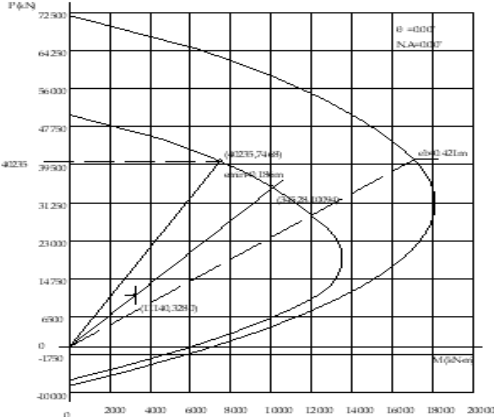
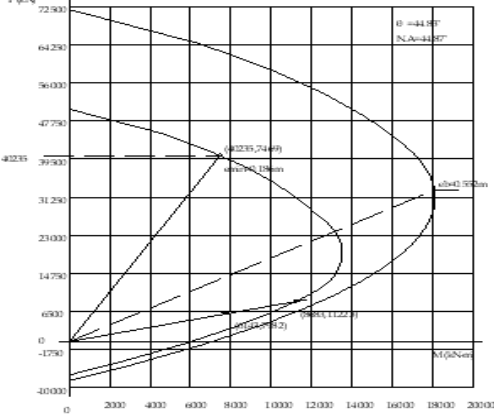
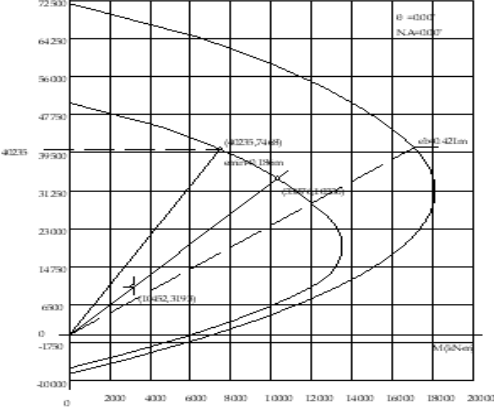
구 분	Pu (kN)	Mcy (kN · m)	Mcz (kN · m)	Mc (kN · m)	비 고
LCBF2	11140.08 kN	3279.80 kN · m	0.00 kN · m	3279.80 kN · m	Pu,max
LCBF12	6142.69 kN	5657.67 kN · m	-5631.22 kN · m	7982.48 kN · m	Mz,max
LCBF1	10451.61 kN	3193.10 kN · m	0.00 kN · m	3193.10 kN · m	My,max

바) P-M 상관도

【표 5.70】 P-M 상관도에 의한 기둥 안전성 평가 결과 요약 (기둥 1)

■ 하중조합 : LCBF5	■ 평형편심 상태 $e_b = 0.421 \text{ m}$ $\Phi P_b = 28458.98 \text{ kN}$ $\Phi M_b = 11967.385 \text{ kN}\cdot\text{m}$ ■ 작용편심에서의 설계강도 $e = 0.098 \text{ m}$ $\Phi P_n = 40234.543 \text{ kN} \geq P_u = 9503.784 \text{ kN}$ $\therefore \text{OK}$ $3938.965 \text{ kN}\cdot\text{m} \geq M_u = 930.421$ $\Phi M_n = \text{ kN}\cdot\text{m}$ $\therefore \text{OK}$
■ 하중조합 : LCBF12	■ 평형편심 상태 $e_b = 0.541 \text{ m}$ $\Phi P_b = 25667.881 \text{ kN}$ $\Phi M_b = 13891.183 \text{ kN}\cdot\text{m}$ ■ 작용편심에서의 설계강도 $e = 0.724 \text{ m}$ $\Phi P_n = 18676.785 \text{ kN} \geq P_u = 9120.502 \text{ kN}$ $\therefore \text{OK}$ $13517.581 \text{ kN}\cdot\text{m} \geq M_u = 6538.97$ $\Phi M_n = \text{ kN}\cdot\text{m}$ $\therefore \text{OK}$
■ 하중조합 : LCBF2	■ 평형편심 상태 $e_b = 0.421 \text{ m}$ $\Phi P_b = 28458.98 \text{ kN}$ $\Phi M_b = 11967.385 \text{ kN}\cdot\text{m}$ ■ 작용편심에서의 설계강도 $e = 0.342 \text{ m}$ $\Phi P_n = 32052.702 \text{ kN} \geq P_u = 8727.687 \text{ kN}$ $\therefore \text{OK}$ $10954.143 \text{ kN}\cdot\text{m} \geq M_u = 2992.046$ $\Phi M_n = \text{ kN}\cdot\text{m}$ $\therefore \text{OK}$

【표 5.71】 P-M 상관도에 의한 기둥 안전성 평가 결과 요약 (기둥 2)

■ 하중조합 : LCBF2 	■ 평형편심 상태 $eb = 0.421 \text{ m}$ $\Phi Pb = 28458.98 \text{ kN}$ $\Phi Mb = 11967.385 \text{ kN}\cdot\text{m}$ ■ 작용편심에서의 설계강도 $e = 0.292 \text{ m}$ $\Phi Pn = 34528.272 \text{ kN} \geq Pu = 11140.08 \text{ kN}$ $\therefore \text{OK}$ $10093.553 \text{ kN}\cdot\text{m} \geq Mu = 3279.799 \text{ kN}\cdot\text{m}$ $\therefore \text{OK}$
■ 하중조합 : LCBF12 	■ 평형편심 상태 $eb = 0.552 \text{ m}$ $\Phi Pb = 27880.739 \text{ kN}$ $\Phi Mb = 15386.314 \text{ kN}\cdot\text{m}$ ■ 작용편심에서의 설계강도 $e = 1.293 \text{ m}$ $\Phi Pn = 8682.758 \text{ kN} \geq Pu = 6142.69 \text{ kN}$ $\therefore \text{OK}$ $11223.353 \text{ kN}\cdot\text{m} \geq Mu = 7982.475 \text{ kN}\cdot\text{m}$ $\therefore \text{OK}$
■ 하중조합 : LCBF1 	■ 평형편심 상태 $eb = 0.421 \text{ m}$ $\Phi Pb = 28458.98 \text{ kN}$ $\Phi Mb = 11967.385 \text{ kN}\cdot\text{m}$ ■ 작용편심에서의 설계강도 $e = 0.305 \text{ m}$ $\Phi Pn = 33875.575 \text{ kN} \geq Pu = 10451.607 \text{ kN}$ $\therefore \text{OK}$ $10335.564 \text{ kN}\cdot\text{m} \geq Mu = 3193.095 \text{ kN}\cdot\text{m}$ $\therefore \text{OK}$

5.4 내하력 평가

5.4.1 개요

내하력 평가시 강박스 거더교의 주거더에 대해서는 허용응력법으로 내하력을 평가하였으며, 콘크리트 바닥판은 강도 설계법에 의하여 내하력을 평가한다.

가. 허용응력법

허용응력법에 의한 교량부재의 내하율 산정시에 하중조합으로는 $D+L(1.0+i)$ 를 사용하여 하중계수를 각각 1.0으로 하며, 사용재료의 허용응력은 강재의 경우 사용재료에 따른 항복응력, 콘크리트의 경우 실제 압축강도를 사용하여 도로교 설계기준에 의거 부재종류에 따라 결정한다.

고정하중과 활하중에 의한 응력은 도로교설계기준에 의거하여 계산하였으며, 본 교량에서의 적용 활하중은 DB-24 및 DL-24이다.

허용응력법에 의한 교량부재의 내하력 평가방법은 다음과 같다.

$$\bullet \text{ 내하율(RF)} = \frac{f_a - f_d}{f_l (1+i)}$$

여기서, f_a : 허용응력

f_d : 고정하중에 의한 응력

f_l : 설계활하중에 의한 응력

i : 이론 충격계수

나. 강도 설계법

강도 설계법으로 내하율을 산정할 때의 하중조합으로는 $1.3D+2.15L(1.0+i)$ 을 사용하므로 하중계수는 각각 1.3, 2.15 가 된다. 단면강도는 단면의 현재상태, 즉 재료강도와 단면손실 등을 고려하여 도로교설계기준의 공칭강도와 강도감소 계수를 적용하여 계산한다.

교량설계시의 부재강도 감소계수는 부재강도의 산정에 있어서 재료강도에 대한 불확실성, 설계와 시공단면의 오차 등을 고려하는 계수이나 내하력 평가시에는 그러한 불확실성은 상당히 감소하므로 오히려 공용 중에 부재단면의 손상정도에 따라 결정되어야 한다. 그러나

부재단면의 손상정도를 정량적으로 평가하기가 어려우므로 공칭강도의 산정시는 교량의 현재상태에 따른 단면감소와 재료강도를 고려하고 강도감소계수는 설계시의 값을 그대로 사용한다.

고정하중과 활하중에 의한 단면력은 현재 작용하고 있는 사하중과 현행 도로교 표준시방서의 설계활하중(DB 또는 DL하중) 및 콘크리트 구조설계기준을 사용하여 구조해석을 통하여 구한다.

강도설계법에 의한 내하력 평가방법은 다음과 같다.

$$\bullet \text{ 내하율(RF)} = \frac{\phi M_n - \gamma_d M_d}{\gamma_1 M_1 (1+i)}$$

여기서, $\phi = 0.85$ (RC·PC구조물의 휨부재)

M_d = 고정하중 모멘트

M_1 = 설계활하중 모멘트

γ_{11} = 활하중계수 = 2.15

γ_d = 고정하중계수 = 1.30

i = 이론 충격계수

5.4.2 기본 내하력 평가

대상교량의 강박스 거더와 바닥판의 내하력은 재하시험을 실시하지 않아 기본내하력으로 평가하였으며, 아래 【표 5.72】 ~ 【표 5.75】에서 보는 바와 같이 강박스 거더와 바닥판 모두 설계활하중인 DL-24 및 DB-24 이상의 내하력을 확보하고 있는 것으로 나타났다.

【표 5.72】 허용응력법에 의한 검상교(천안방향) 거더의 공용내하력

구 분		발생응력(MPa)			내하율	비 고
		허용	고정하중	활하중		
최대 정모멘트부	상 연	190.000	47.712	6.398	22.240	
	하 연	190.000	52.420	-22.866	6.017	
최대 부모멘트부	상 연	190.000	91.527	-23.161	4.252	
	하 연	190.000	89.070	28.260	3.571	

$$\ast \text{ RF} = \frac{f_a - f_d}{f_1(1+i)}$$

【표 5.73】 허용응력법에 의한 검상교(논산방향) 거더의 공용내하력

구 분		발생응력(MPa)			내하율	비 고
		허용	고정하중	활하중		
최대 정모멘트부	상 연	190.000	47.699	6.402	22.229	
	하 연	190.000	52.393	-22.879	6.014	
최대 부모멘트부	상 연	190.000	91.565	-23.147	4.253	
	하 연	190.000	89.112	28.244	3.572	

$$※ RF = \frac{f_a - f_d}{f_l(1+i)}$$

【표 5.74】 강도설계법에 의한 검상교(천안방향) 바닥판의 공용내하력

구 분	ϕM_n (kN · m)	M_d (kN · m)	$M_{l(1+i)}$ (kN · m)	내하율	비 고
켄틸레버부	122.167	10.458	19.200	2.630	
중앙부	105.961	4.722	30.680	1.513	

$$※ RF = \frac{\phi M_n - 1.3M_d}{2.15 \times M_{l(1+i)}}$$

【표 5.75】 강도설계법에 의한 검상교(논산방향) 바닥판의 공용내하력

구 분	ϕM_n (kN · m)	M_d (kN · m)	$M_{l(1+i)}$ (kN · m)	내하율	비 고
켄틸레버부 (방호벽)	167.543	10.791	19.200	3.718	
중앙부	127.388	4.722	30.680	1.838	
켄틸레버부 (중앙분리대)	122.167	13.012	31.810	1.538	

$$※ RF = \frac{\phi M_n - 1.3M_d}{2.15 \times M_{l(1+i)}}$$

5.4.3 고찰

본 교량의 대한 구조해석 결과 강박스 거더에 대한 내하율과 바닥판 슬래브의 내하율이 1.0 이상으로 설계활하중 DB-24를 만족하는 것으로 평가된다.

5.5 안전성평가 등급 산정

외관상태와 내구성조사를 근거로 교량구조물의 대표등급을 산정하는 경우, 구조물의 실제적인 안전성에 대한 효과적인 고려가 곤란하다. 따라서, 정밀점검(필요시)이나 정밀안전진단 시에는 안전성 평가 결과에 의하여 안전성평가등급을 산정하도록 한다.

5.5.1 개요

구조물의 안전성평가는 주요 구조부재의 정밀육안검사, 비파괴 현장시험 및 재료시험의 결과를 토대로 종합적으로 이루어져야 한다. 현재 도로교와 철도교는 강교의 경우 허용응력설계법, 콘크리트교는 강도설계법으로 설계되고 있다. 안전성검토는 대상 교량의 설계개념을 따라 일관성이 유지되도록 평가하는 것을 원칙으로 하고있다.

또한 교량의 안전성평가는 내하력평가 개념으로 규정되어 왔으나 내하력은 활하중여유도로써 하중비에 따라 내하력의 변동폭이 크게 변하므로 교량의 안전성을 일관되게 평가하는 기준으로 적절하지 못하다. 따라서 안전성평가는 교량의 안전율 개념을 도입하여 평가하였다.

【표 5.76】 구조물의 안전성 평가기준

등급	안전성평가 기준	비 고
A	$SF > 1.0$	
B	$0.9 \leq SF < 1$ 이나, 공용내하력이 설계하중보다 크게 평가된 경우	◦허용응력설계법 $SF(\text{안전율}) = \frac{\text{허용응력}}{\text{발생응력}} = \frac{f_a}{f_{d+l}}$
C	$0.9 \leq SF < 1$	◦강도설계법
D	$0.75 \leq SF < 0.9$	$SF(\text{안전율}) = \frac{\text{설계강도}}{\text{소요강도}} = \frac{\phi M_n}{M_u}$
E	$SF < 0.75$	

5.5.2 안전성 평가결과

【표 5.76】에 따라 설계하중에 대한 안전율은 다음과 같이 계산된다.

가. 천안방향

- 강박스 거더 (허용응력설계법)

$$SF(\text{안전율}) = \frac{\text{허용응력}}{\text{발생응력}} = \frac{f_a}{f_{d+1}} = \frac{218.500}{144.773} = 1.509 \quad 『A』$$

- 바닥판 슬래브 (강도설계법)

$$SF(\text{안전율}) = \frac{\text{설계강도}}{\text{소요강도}} = \frac{\phi M_n}{M_u} = \frac{105.961}{72.101} = 1.470 \quad 『A』$$

- 하부구조 (강도설계법)

$$SF(\text{안전율}) = \frac{\text{설계강도}}{\text{소요강도}} = \frac{\phi M_n}{M_u} = \frac{11258.090}{7918.524} = 1.422 \quad 『A』$$

나. 논산방향

- 강박스 거더 (허용응력설계법)

$$SF(\text{안전율}) = \frac{\text{허용응력}}{\text{발생응력}} = \frac{f_a}{f_{d+1}} = \frac{218.500}{144.790} = 1.509 \quad 『A』$$

- 바닥판 슬래브 (강도설계법)

$$SF(\text{안전율}) = \frac{\text{설계강도}}{\text{소요강도}} = \frac{\phi M_n}{M_u} = \frac{122.167}{85.307} = 1.432 \quad 『A』$$

- 하부구조 (강도설계법)

$$SF(\text{안전율}) = \frac{\text{설계강도}}{\text{소요강도}} = \frac{\phi M_n}{M_u} = \frac{11223.353}{7982.475} = 1.406 \quad 『A』$$

대상교량의 구조해석에 의한 안전성 평가결과는 【표 5.80】과 같이 강박스 거더와 바닥판 슬래브의 안전율이 1.0을 초과한다.

【표 5.77】 안전성 평가결과

부 재		SF(안전율)	등 급
강박스 거더	천안방향	1.509	A
	논산방향	1.509	A
바닥판	천안방향	1.470	A
	논산방향	1.432	A
하부구조	천안방향	1.422	A
	논산방향	1.406	A

제 6장 종합평가 및 안전등급의 지정

6.1 종합평가 산정절차

6.2 종합평가 결과

6.3 안전등급 지정

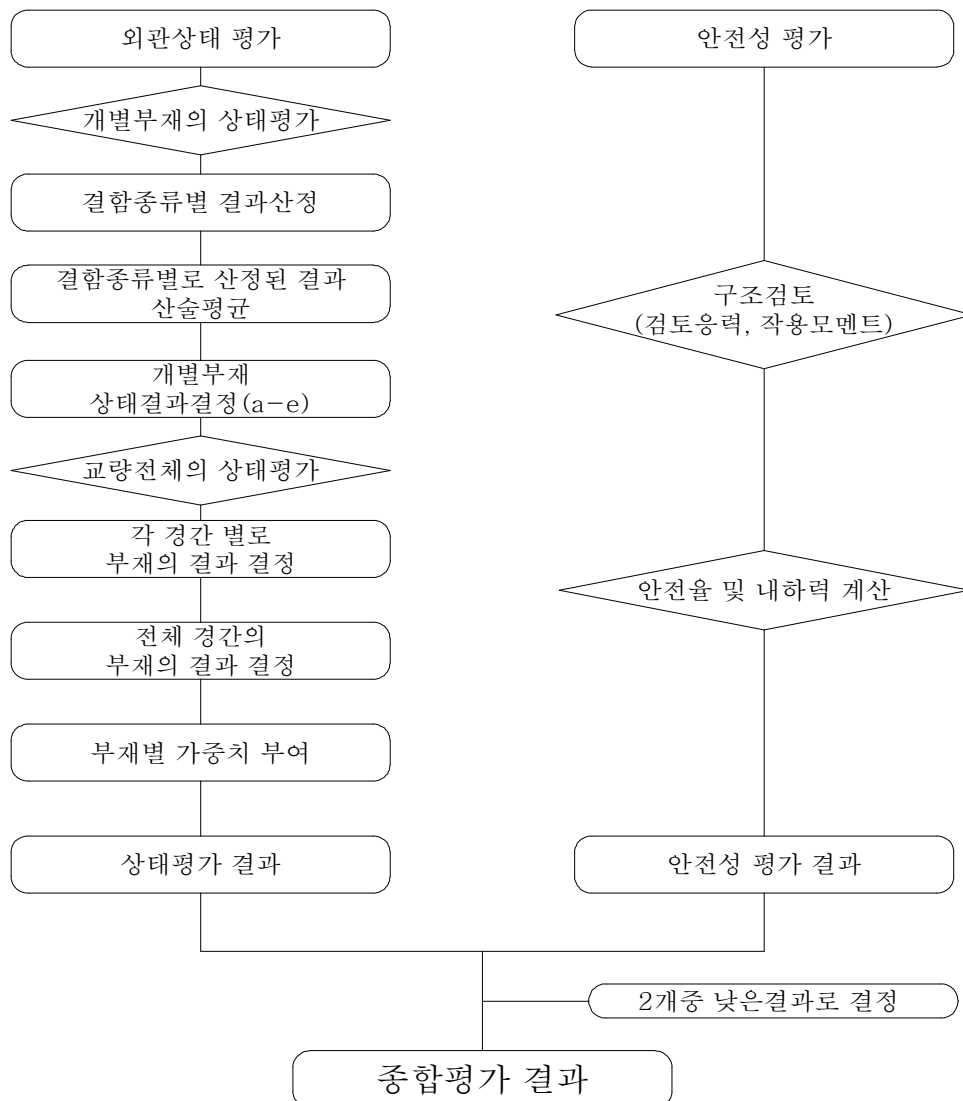
제 6장 종합평가 및 안전등급의 지정

6.1 종합평가 산정절차

6.1.1 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 6.1】 종합평가 결과 산정절차

6.2 종합평가 결과

외관조사 및 시험에 의한 상태평가 결과와 구조검토에 의한 안전성평가 결과를 종합하여 검토한 결과, 검상교의 종합평가 결과는 “B”로 평가되었다.

【표 6.1】종합평가 결과

구조물명		상태평가 결과		안전성평가 결과		종합평가 결과
		환산결함도점수	기준	S·F	기준	
검상교	천안방향	0.231	B	1.422(하부구조)	A	B
	논산방향	0.227	B	1.406(하부구조)	A	B
종합평가		•검상교(천안,논산)의 외관조사 및 내구성조사에 의한 상태평가 결과는 “B”로 평가됨 •안전성평가 결과 양방향 최소 안전율 1.0이상으로 “A”로 평가됨 •상태평가 및 안전성평가 결과를 통한 종합평가 결과 검상교(천안, 논산)는 “B”로 평가됨				

6.3 안전등급 지정

6.3.1 안전등급기준

정밀안전진단을 실시하는 경우 상태평가 및 안전성평가 등을 종합적으로 평가하여 「법」 제 10조의 2 및 「영」 제11조의 5에 따라서 당해 시설물의 안전등급을 지정하여야 하고, 책임기술자는 당해 시설물에 대한 종합적으로 평가한 결과로부터 안전등급을 지정하여야 하며, 안전등급에 따른 시설물의 상태는 다음과 같다.

【표 6.2】 시설물의 안전등급

안전등급	시설물의 상태 및 안전성
A(우수)	•문제점이 없는 최상의 상태
B(양호)	•보조부재에 경미한 결함이 발생하였으나 기능 발휘에는 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 저하방지를 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 시설물의 안전에 위험이 있어 즉각 사용을 금지하고 보강 또는 개축을 하여야 하는 상태

6.3.2 안전등급 지정

검상교에 대한 상태평가 및 안전성평가 결과 시설물의 상태는 『보조부재에 경미한 결함이 발생하였으나 기능 발휘에는 지장이 없으며 내구성 증진을 위하여 일부의 보수가 필요한 상태』인 안전등급 B등급으로 평가되었다.

【표 6.3】 안전등급 지정

안전등급	구조물명	안전등급
	검상교	B등급(양호)

제 7장 보수·보강 및 유지관리방안

7.1 개 요

7.2 보수·보강 방안

7.3 보수·보강 개략공사비

7.4 유지관리방안

제 7장 보수·보강 및 유지관리방안

7.1 개요

검상교는 충청남도 공주시 봉정동(고속국도 25호선 순천기점 235.935km 지점)에 위치하고 있으며, 2002년 12월에 준공되어 약 16년 정도의 공용기간이 경과한 상태로서 백제큰길을 횡단하는 4차로 교량이다.

교량의 외관조사에 따른 상태평가 결과 “B등급” 으로 산정되어 발생한 손상에 대한 보수가 필요한 상태이고, 구조안전성평가 결과, 상·하행선 모두 전 경간에서 1등교(DB-24)로서의 내하력을 충분히 확보하고 있으며, 하부구조 또한 안전성을 확보하고 있는 것으로 평가되었다.

본 장에서는 정밀안전진단 결과에 의한 결함 및 손상에 대한 원인을 검토하고 그 결과를 토대로 교량의 안전성과 건전성을 유지하기 위한 보수·보강방법을 제안하고자 한다. 이러한 보수·보강방법의 기본방향은 장기적으로 설계 내하력을 유지시키고 내구성 저하를 방지하는데 그 목적이 있다.

검상교의 보수·보강방안에 대한 검토사항은 기존자료의 검토를 통한 보수·보강 이력을 조사하고 진단 결과에 따른 보수·보강 범위를 선정하며, 이에 따른 공법선정, 재료의 선정 등을 검토하여 보수·보강 긴급우선순위에 따른 보수시기를 결정하여야 한다.

【표 7.1】 시설물의 보수·보강방안 수립에 따른 검토사항

검 토 순 서	내 용
기존자료분석	기존 점검 및 진단자료 분석, 설계도서 조사
보수·보강 이력검토	사용기간중 시설물의 보수·보강이력검토
보수·보강의 범위 선정	손상규모에 따른 보수여부 결정 구조물의 사용년한을 고려한 보수·보강 범위 산정
공법의 선정	구조물의 기능에 따른 공법선정 구조물의 주변환경 및 형식을 고려하여 공법선정 공법의 시공성 및 경제성 고려하여 결정
보수재료의 선정	기존의 재료와 물성이 같은 보수재 선택 구조물의 종류 및 환경조건 고려 구조물의 사용년한을 고려한 보수재 선택
보수시기 결정	구조적인 안전성, 내구성, 사용성, 결함, 열화의 중요도에 따라 우선순위 부여

7.2 보수·보강 방안

7.2.1 보수·보강 추진방향 및 우선순위의 선정

검상교에 대한 정밀안전진단을 수행한 결과, 본 구조물은 시공시 시공 정밀도의 저하로 인하여 발생한 구조물의 결함(Defect)과 공용 중 시간의 경과와 주변의 환경인자에 의한 재료의 열화에 의한 손상(Damage)이 발생한 것으로 조사되었다.

진단시 조사된 콘크리트의 균열, 박리, 박락 등의 손상 및 결함에 대해서는 가능한 한 조속한 보수·보강을 실시하는 것이 원칙이나, 경제적이고 효율적인 보수·보강 작업을 위해 손상 및 결함이 구조물의 안전성에 미치는 영향을 고려하여야 한다.

금회 진단 우선순위는 다음 표의 기준에 의해 구분하되 언급되지 않은 손상이나 책임기술자의 판단하에 우선순위를 선정하였다.

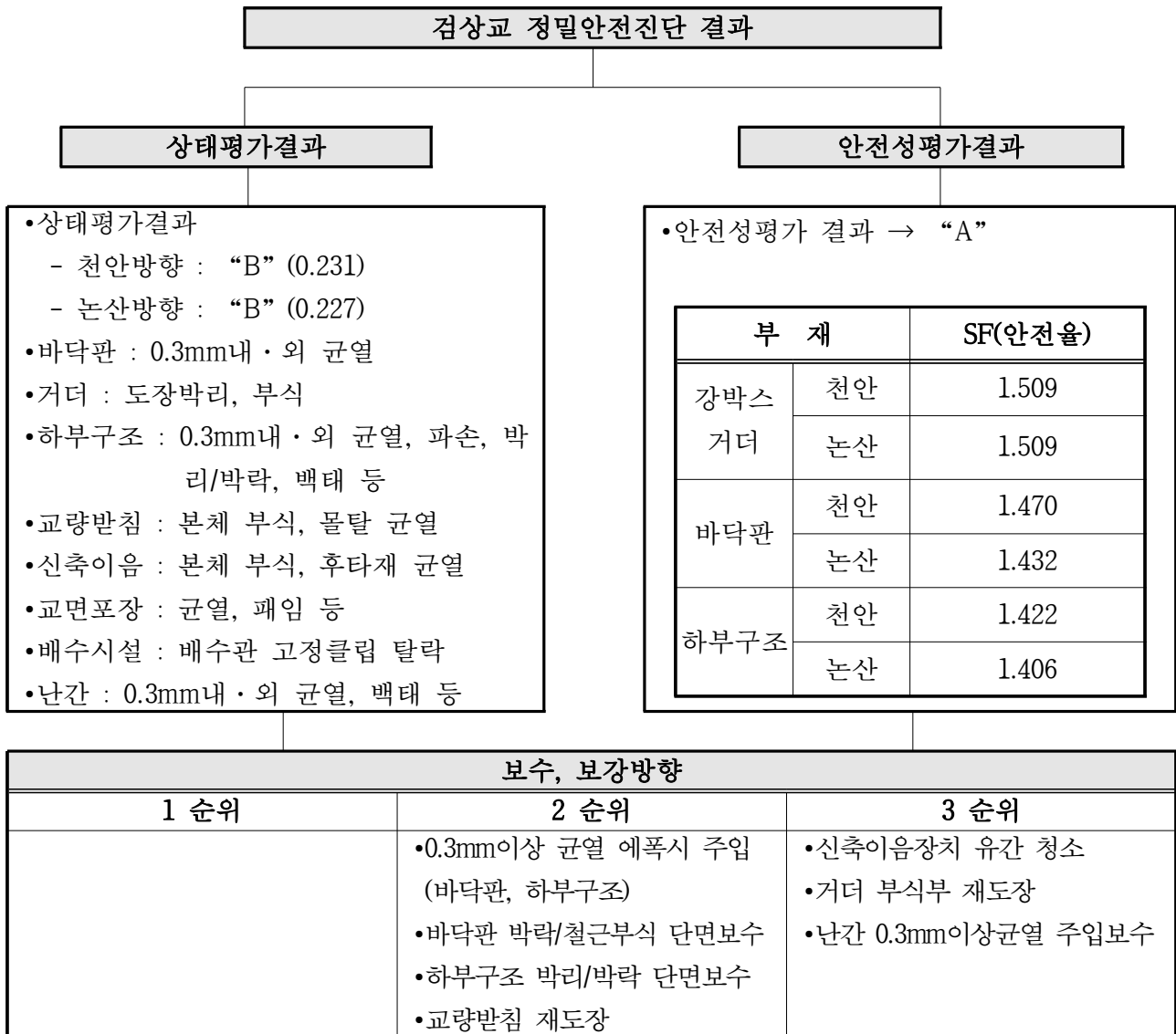
또한, 직접 구조물에 발생한 손상이 아닌 경우 유지관리 방안에는 기술하되, 공사비 산정에는 반영하지 않았다.

【표 7.2】 보수·보강 우선순위 결정 기준

구분	순위	내 용
단기	1순위	• 『시설물의 안전 및 유지관리에 관한 특별법 시행령』 제18조(시설물의 중대한 결함)의 “대통령령으로 정하는 중대한 결함”에 포함되는 손상 - 철근콘크리트 시설물의 염해 또는 탄산화에 따른 내력손실 • 주요부재에 발생한 결함 및 손상이 커 상태평가 기준 “d” 이하인 경우 • 철근부식에 의한 내하력 저하가 우려되거나, 부식가능성이 큰 경우
중기	2순위	• 보조부재에 발생한 결함 및 손상이 커 내구성에 영향을 미치는 경우 • 상부 차량 통행에 지장을 줄 수 있는 손상 • 즉각적인 보수는 요구되지 않지만 내구성, 기능성, 사용성 저하방지를 위한 보수가 필요한 경우
장기	3순위	• 기능발휘에는 지장이 없으나, 방치시 규모가 증대될 수 있는 손상 및 사용성 증진을 위해 보수가 필요한 손상 • 발생한 손상이 경미하여, 유지관리를 통한 점검이 필요한 경우
주의 관찰		• 1~3순위를 제외한 손상으로서 지속적인 관찰을 통해 향후 발전상태에 따라 보수·보강 여부를 판단할 수 있는 정도의 손상 - 콘크리트의 0.2mm이하의 비구조적 미세균열(단, 균열집중구간은 제외) - 경미한 강재의 용접결함 - 후타재 등의 보조부재에서의 주행에 지장을 주지 않는 균열 등의 손상(빈번한 차량통행으로 인한 보수효과가 없는 경우, 향후 교체가 시행될 부재 등) - 기타 경미한 손상으로서 내구성 및 사용성에 지장을 주지 않은 경우

【표 7.3】 보수·보강 주체 선정

구 분	하자보수	관리주체
내용	- 준공 후 하자담보 책임기간 만료 전 발생한 하자 손상 - 준 공 : 2002년 12월 - 하자만료 : 2012년 12월	- 사용 중 구조물에 발생한 손상 - 자연적인 손상 및 노후화 - 하자담보 책임기간이 만료된 기타부재
보수방안	- 주요부재 및 보조부재 : 상부구조(바닥판, 거더, 2차부재) : 하부구조(교대 및 교각, 기초)	- 기타부재 : 교면포장, 방호울타리, 배수시설 : 신축이음장치, 교량받침
손상내용	- 균열(건조수축 및 수화열 등) - 철근노출, 박리 : 철근관련 손상 - 재료분리, 박락 : 단면손상 - 기타 시공미흡에 의해 발생한 손상	- 기타부재에 발생한 손상 - 외부 충격에 의해 발생한 손상 - 파손, 굽힘 등



【그림 7.1】 보수·보강방안 추진방향

7.2.2 결함내용별 보수·보강방안

【표 7.4】 보수·보강 일람표(천안방향)

구분		손상내용	손상 물량	단위	보수방안	우선 순위
바닥판		균열 (0.3mm미만)	9.0	m	주의관찰	-
		균열 (0.3mm이상)	41.0	m	주입보수	2
		들뜸/박락	8.6	m ²	단면보수	2
		백태	1.63	m ²	주의관찰	-
		박리	0.3	m ²	단면보수	2
거더	내부	이물질 퇴적	39.1	m ²	주의관찰	-
		부식	0.1	m ²	재도장	3
		우수유입흔적	0.2	m ²	주의관찰	-
		누수흔적	0.1	m ²	주의관찰	-
	외부	녹물	0.1	m ²	주의관찰	-
		부식	0.1	m ²	재도장	3
가로보/세로보		도장박리	0.1	m ²	재도장	3
하부 구조	교대	균열 (0.3mm미만)	7.1	m	주의관찰	-
		백태	1.84	m ²	주의관찰	-
		누수흔적	5.5	m ²	주의관찰	-
		잡철부식	0.1	m ²	주의관찰	-
		보수부 박리	1.5	m ²	단면보수	3
		들뜸	0.3	m ²	단면보수	3
		박리	0.5	m ²	단면보수	3
		누수흔적 및 백태	0.8	m ²	주의관찰	-
		체수	2.0	m ²	주의관찰	-
	교각	균열 (0.3mm미만)	25.4	m	주의관찰	-
		파손	0.1	m ²	단면보수	3

【표 7.4】 보수·보강 일람표(천안방향) (계속)

구분		손상내용	손상 물량	단위	보수방안	우선 순위
교량받침		받침콘크리트 균열	0.8	m	주의관찰	-
		받침콘크리트 들뜸	0.1	m ²	단면보수	3
		플레이트 부식	0.3	m ²	재도장	2
		플레이트 도장박리	0.5	m ²	재도장	2
		고무재 밀림	1.0	m	주의관찰	-
		고무재 탈락	2	EA	주의관찰	-
신축 이음	본체	부식	2.0	m	주의관찰	-
		유간 토사퇴적	1.0	m ²	청소	3
	후타재	균열 (0.3m미만)	2.0	m	주의관찰	
교면포장		아스콘 균열	75.1	m	주의관찰	-
		이격	5.0	m	주의관찰	-
		파손	0.1	m ²	주의관찰	-
기타 시설	난간 및 연석	균열 (0.3mm미만)	19.4	m	주의관찰	-
		균열 (0.3mm이상)	3.5	m ²	주입보수	3
		망상균열	0.6	m ²	주의관찰	-
		백태	9.5	m ²	주의관찰	-
		녹물	2.5	m ²	주의관찰	-

【표 7.5】 보수·보강 일람표(논산방향)

구분		손상내용	손상 물량	단위	보수방안	우선 순위
바닥판		균열 (0.3mm미만)	9.5	m	주의관찰	-
		균열 (0.3mm이상)	12.0	m	주입보수	2
		백태	0.84	m ²	주의관찰	-
		박락/들뜸/철근부식	9.81	m ²	단면보수(방청)	2
		녹물	0.4	m ²	주의관찰	-
거더	내부	부식	0.28	m ²	재도장	3
		도장손상	0.2	m ²	재도장	3
		우수유입흔적	9.0	m ²	주의관찰	-
		이물질 퇴적	30.56	m ²	주의관찰	-
	외부	부식	0.7	m ²	재도장	3
가로보/세로보		도장박리	0.1	m ²	재도장	3
하부 구조	교대	균열 (0.3mm미만)	12.2	m	주의관찰	-
		재균열(0.3mm미만)	2.0	m	주의관찰	-
		백태	0.2	m ²	주의관찰	-
		누수흔적	14.3	m ²	주의관찰	-
		박리	5.0	m ²	단면보수	2
		배수고정클립부식	1.0	m ²	주의관찰	-
		고정클립탈락	0.3	m ²	주의관찰	-
		도수로 파손	1.0	m ²	주의관찰	-
		흙음재 탈락	18.0	m ²	주의관찰	-
	교각	균열 (0.3mm미만)	25.4	m	주의관찰	-

【표 7.5】 보수·보강 일람표(논산방향) (계속)

구분		손상내용	손상 물량	단위	보수방안	우선 순위
교량받침		받침콘크리트 균열	0.3	m	주의관찰	-
		받침콘크리트 들뜸	0.3	m ²	단면보수	3
		플레이트 부식	1.3	m ²	재도장	2
		플레이트 도장박리	0.1	m ²	재도장	2
		부식	0.1	m	재도장	2
		고무재 밀림	0.5	m	주의관찰	-
		고무재 탈락	3	EA	주의관찰	-
		고무재 이탈	2	EA	주의관찰	-
		무수축물탈 들뜸	0.1	m ²	단면보수	2
		볼트 탈락	2	EA	재조임	3
신축 이음	후타재	균열 (0.3m미만)	3.6	m	주의관찰	-
교면포장		아스콘 균열	8.0	m	주의관찰	-
		이격	3.0	m	주의관찰	-
		파손	0.1	m ²	주의관찰	-
		소성변형	0.1	m ²	주의관찰	-
기타 시설	난간 및 연석	균열 (0.3mm미만)	42.7	m	주의관찰	-
		균열 (0.3mm이상)	0.5	m ²	주입보수	-
		망상균열	2.5	m ²	주의관찰	-
		박리/박락	0.1	m ²	주의관찰	-
		균열부 백태	0.9	m ²	주의관찰	-
		백태	10.0	m ²	주의관찰	-
		웬스미설치	45.0	m	주의관찰	-

7.2.3 주요결함 및 손상에 대한 보수·보강 방법

가. 콘크리트 균열보수 방안

1) 진단 현황

본 교량 상·하부 구조에 발생한 균열은 대부분 폭 0.1mm~0.3mm로 내구성 유지 및 진전 방지를 위한 보수가 필요한 상태로서 폭0.3mm이상 균열은 주입보수를 실시하는 바람직하다. 다만 폭0.3mm 미만 균열에 대해서는 주의관찰 후 진전시 추가적으로 보수를 실시하는 것이 적절한 것으로 판단된다.

2) 콘크리트 표면처리공법(c/w=0.3mm미만)

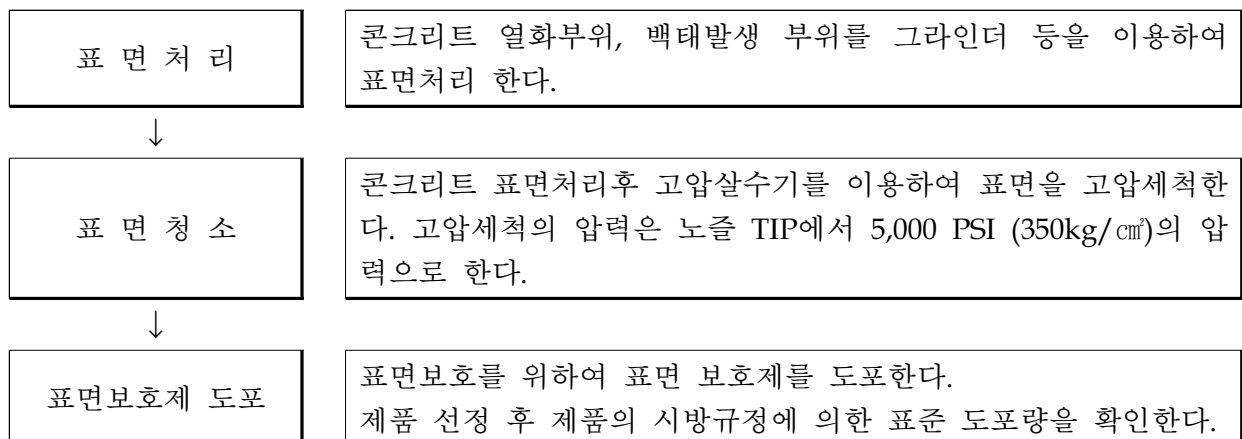
① 공법 개요

콘크리트 표면이 노후 및 열화된 부위에 대해서 그라인더를 이용하여 열화부위를 제거하고 표면보호제를 도포하여 보수하는 방법이며 표면백태, 0.2mm 이하의 미세균열의 발생 부위에 적용한다. 또한, 보수 효과는 콘크리트 표면의 보수에 그치므로 본 공법 적용시 균열 등의 결함발생 여부에 대한 주기적인 관찰이 요구된다.

② 시공방법 및 유의사항

균열의 성장이 정지된 상태에서는 균열선 및 백태를 따라 폭 50~100mm를 와이어 브러쉬로 닦아 내거나 심한 경우 치핑을 실시한 후 폴리머 시멘트 페이스트나 모르타르로 균일하게 도포한다.

균열폭의 변동이 큰 경우에는 경화후의 재질이 단단한 폴리머 시멘트 페이스트나 모르타르로 보수할 경우 보수부위에 다시 균열이 발생하므로 균열면을 와이어 브러쉬로 완전히 청소한 후 균열선을 중심으로 폭 10~15mm 절연재를 부착하고, 절연재를 중심으로 폭 30~50mm, 두께 2~4mm의 변형성 및 신장성이 큰 실링재를 도포하여 바닥의 변형을 이테이프사이에서 흡수할 수 있도록 한다.



【그림 7.2】 콘크리트 표면처리 시공순서도

3) 균열주입보수(c/w=0.3mm이상)

① 개요

균열(0.3mm이상)부에 수지를 주입하면 콘크리트와 일체를 이루어 콘크리트의 방수성을 향상시켜서 내부 철근의 부식방지 및 콘크리트의 열화방지에 효과적이다.

균열보수는 균열 폭 및 균열깊이, 균열의 형태, 구조적 안전성 여부 등을 종합적으로 판단하여 보수 목적에 따라 가장 유리한 보수 대책을 선정하여야 한다. 또한, 균열보수는 균열 폭과 균열깊이를 고려하여 이에 적합한 주입속도, 점도 및 양생 속도를 갖는 수지 재료를 사용하여야 한다.

② 수지주입공법의 종류

균열 주입공법에는 압입식과 흡입식이 있다. 압입식 주입공법에는 수동식, 기계식, 저압·저속식 주입 및 자동주입식 기계주입공법이 있으며, 이 중 저압·저속식 주입은 주입량 파악이 쉽고 균열 구석까지 주입할 수 있는 특징이 있어 유리하다.

【표 7.6】 수지주입공법의 종류

압입식 공법	흡입식 공법
· 수동식 주입 : 인력 · 기계식 주입 : 공기압식, 유압식, 기어식 · 저압·저속식 주입 : 고무, 용수철, 공기 등의 압력 · 자동주입식 기계주입 : 자동주입기	· 균열의 양단에 흡기구와 충전재 주입구를 설치하여, 흡입펌프로 충전재를 흡입 주입

【표 7.7】 균열폭에 알맞은 수지의 점도

형 상	점도(20℃, cp)	주입 가능한 균열 폭
액 상	저점도	500±200
	고점도	1,500±500
Gel 상태	6,000±1,000	0.5~5.0mm 전후

【표 7.8】 균열폭에 따른 주입파이프/패커의 간격

균열 폭(mm)	주입파이프/패커간격(mm)	비고
0.3이하	50~100	
0.3~0.5	100~200	
0.5~1.0	150~250	
1.0이상	200~300	

【표 7.9】 에폭시계 수지의 규격

시험항목	시험방법	시험조건	실링 및 퍼티용 규격치	주입용 규격치
비 중	KS M 3015	20℃ 7일간	1.7±0.2	1.2±0.2
사용가능시간	온도상승법	20℃	60이상	30이상
점 도	JIS K 6838	〃	-	5,000이하
압축항복강도	KS M 3015	20℃ 7일간	6.0이상	6.0이상
휨강도	〃	〃	3.5이상	4.0이상
인장강도	〃	〃	2.0이상	2.0이상
압축탄성계수	ASTM D 695	〃	0.1~0.6	0.1~0.6
인장전단강도	KS M 3722	〃	100이상	100이상
충격강도	KS M 3015	〃	0.15이상	0.3이상
경 도	ASTM D 2240	〃	80이상	80이상

③ 시공방법

● STEP 1

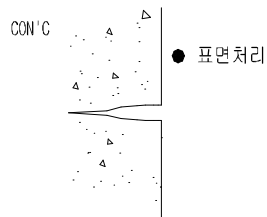
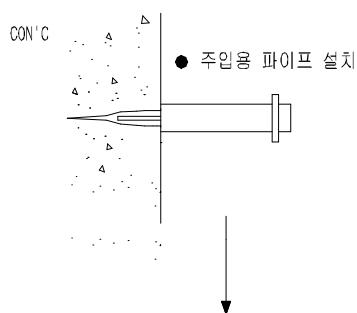


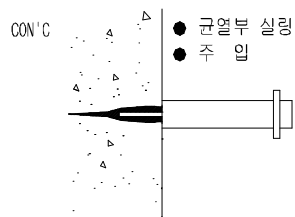
표 면 처 리
균열부를 중심으로 폭 5.0mm 정도를 와이어브러시 등으로 표면의 이물질 등을 제거한다.

● STEP 2



주입용 파이프 설치
주입공에 주입용 파이프를 삽입하고 설치한다.

● STEP 3



균열부 실링
균열부를 폭 30mm, 두께 2mm 정도로 균열실링재를 사용하여 실링한다.

무기계 슬러리 주입 (유기계 에폭시 주입)
주입장비를 사용하여 무기계 슬러리 및 유기계 에폭시를 주입한다.

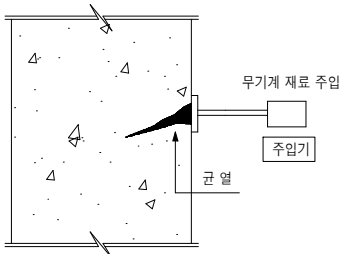
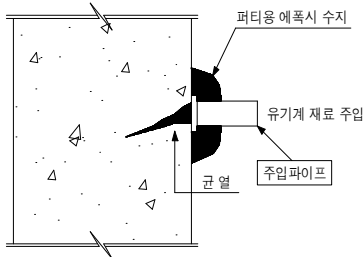
양 생
작업종료 후 양생한다.

【그림 7.3】 균열 보수공법 개요도

④ 시공시 주의사항

- ㉠ 대기온도가 10~30℃ 일 때 시공 가능하며, 우천시는 중지한다.
- ㉡ 에폭시계 수지는 사용에 앞서 현장에서 시공시의 기온에 대응하는 경화시간을 설정하여 균열 주입 효과를 높이도록 한다.
- ㉢ 사용하는 에폭시계 수지는 적당한 루트마다 시험을 실시하여 품질을 확보한다.
- ㉣ 썰링 및 표면 마감면은 주입압에 견디도록 충분히 양생한다.
- ㉤ 주입된 에폭시계 수지가 경화한 후에는 주입 파이프를 절단하고 썰링재와 함께 그라인더로 갈아 평탄하게 표면처리 한다.

【표 7.10】 주입공법 공법비교안

구 분	폴리머 슬러리시멘트 주입공법	에폭시 주입공법
개요도		
공법 개요	균열부위를 컷팅하고 균열부를 썰링한 후에 무기계재료인 폴리머 슬러리시멘트를 주입기를 통하여 주입하는 공법	균열부위를 컷팅하고 균열부를 썰링한 후에 유기계 재료인 에폭시를 주입기를 통하여 주입하는 공법
시공 방법	표면처리→U.V컷팅→주입기설치→균열부 썰링→폴리머슬러리시멘트주입→단면복구	표면처리→U.V컷팅→주입기설치→균열부 썰링→에폭시주입→단면복구
특징	- 품질관리가 용이하고 재균열 발생우려 없음 - 균열보수의 일괄적인 공정에 대한 재료 및 시방확보 - 콘크리트 모체와 동등한 탄성계수, 열팽창 계수, 투수성 확보 - 수용성인 무기계 재료의 사용으로 습윤지역 시공이 가능함 - 보통형식의 것은 경화시간이 늦고 공기가 길어짐 - 공정이 다소 복잡하여 시공전문가필요 - 유기계에 비해 접착강도 떨어짐	- 인장, 휨강도가 우수함 - 건조한 환경에 유리함 - 경화시간이 빠름 - 시공실적 다수 - 습기가 있는 부분에서는 접착력이 떨어지며 품질관리가 어려움 - 주입압력이 크면 균열이 확대되므로 주의 - 탄성계수, 열팽창계수가 콘크리트와 다름

나. 콘크리트 단면보수 방안

1) 진단 현황

본 교량의 단면손상은 바닥판의 박락, 거더 하부플랜지의 Insert Plate 주변 들뜸 및 파손, 하부구조의 재료분리, 파손, 철근노출 등이 조사되었으며, 조사된 손상은 내구성 유지 및 손상진전 방지차원의 보수가 필요한 상태이다.

2) 단면복구(보수)공법 개요

콘크리트 단면 결손부중 박락(파손) 및 철근 노출부는 내구성 저하방지를 위하여 단면복구(보수)공법을 사용하여 보수를 실시하는데, 콘크리트 표면을 피복하여 철근부식 등의 내구성 저하의 원인이 되는 물질의 침투를 억제함으로서 구조물의 내구성 저하를 방지하는 공법으로서 침투막제, 접착제, 단면 보수재, 철근방청제의 조합에 의한 공법으로 본 교량에서는 상기한 결합 중 콘크리트 파손부 및 철근노출, 부식부에 대한 보수방법으로 사용한다.

3) 단면복구(보수)시 털어내기 작업

단면복구(보수)시 털어내기 작업은 콘크리트 표면의 상황을 봐서 판단하는 것이 아니고 다음의 항목을 참고하여 털어내기 범위나 형상을 결정하는 것이 좋다.

① 열화부분을 고려한 털어내기 범위

보수 개소의 콘크리트를 털어낼 때에 탄산화 등에 의한 취약한 부분을 남기면, 기설 콘크리트와 복구재료와의 충분한 부착강도를 얻을 수 없을 뿐 아니라, 균열이나 철근부식 재발의 원인이 된다. 따라서, 부재 내력에 영향을 미칠 수 없는 범위에서 열화부분을 모두 제거 할 필요가 있다. 열화부분을 효과적으로 확인하기 위해서는 탄산화깊이나 알칼리 반응성 생성물의 측정 등 열화요인과 관련된 시험을 실시하는 것이 바람직하다.

② 철근의 녹을 고려한 털어내기 범위

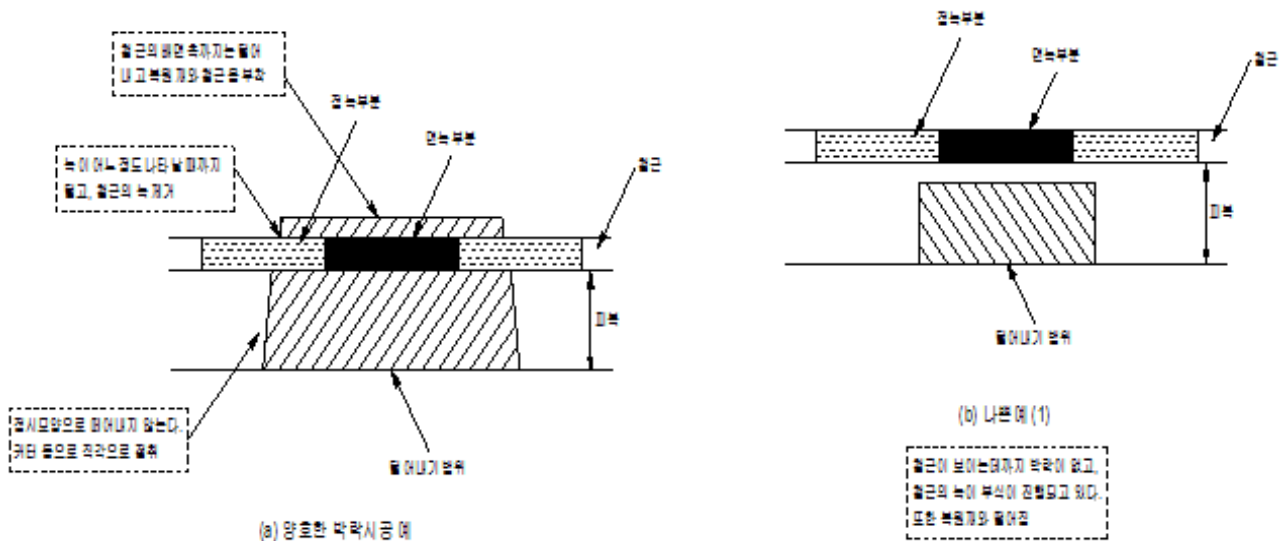
콘크리트의 열화부분을 충분하게 제거하여도 철근의 부식범위는 이 부위보다 넓은 경우가 대부분이다. 이 경우는 박락되어 노출된 부분의 철근 청소를 실시하여도 그 전후는 녹이 잔존한 채 남아있게 된다. 이 상태에서 단면복구(보수)를 실시하면 보수된 범위는 마이너스(-), 그 전후는 플러스(+)의 macro cell 부식이 생겨서 철근부식이 주위로 확산되어 보수효과가 적어지는 결과를 나타내는 경우가 많다.

따라서, 녹제거를 확실하게 할 수 있도록 철근표면의 전면에 녹이 나오고 있는 부분(면 녹의 부분)뿐만 아니라, 이것과 인접하면서 녹이 점상으로 나타나는 비교적 건전한 부분(점 녹의 부분)이 드러나는 범위까지 털어낼 필요가 있다. 한편, 털어내기 전에 면 녹의 범위를 파악하기 위해서는 자연전위 보정법에 근거하고 보정자연전위에서 -350mV보다 낮은 전위를 가리키는 부분이 이것에 해당한다.

또한 같은 이유로 녹의 제거는 철근의 전 주변에 대하여 실시하여야 하고, 철근은 박락된 부분(면)에서부터 뒷부분까지 파취할 필요가 있다. 이것은 단면복구(보수)재가 철근을 둘러싸는 것에 의한 부착성 향상에도 유효하다.

③ 떨어내기 형상

콘크리트와 단면복구(보수)재와는 일반적으로 열팽창율이 다르기 때문에 복구재의 단부가 접시형상으로 되어 있으면, 온도신축에 의해 그 부분으로부터 박리현상을 보이는 우려가 있다. 이것을 방지하기 위해 떨어내기시 단부가 접시형상으로 되는 것을 피하고, 될 수 있는 한 수직에 가까운 각도로 깊이 떨어내는 것이 중요하다.



【그림 7.4】 단면복구(보수) 상세도

4) 철근의 방청 처리

떨어내기에 의해 노출된 철근의 녹 제거는 특히 정성껏 실시할 필요가 있다. 일반적으로 와이어 브러시를 이용할 수 있는 것이 많지만, 보다 확실한 녹제거 방법은 샌드 블라스트, 워트제트 등을 쓰는 것이 좋다.

녹을 제거한 후는 철근에 방청재를 도포한다. 방청재에는 녹방지 도료, 아질산염계 방청재, 염분흡착제를 사용한 시멘트계 방청형 보수재가 있다. 일반적으로 철근부식의 억제는 철근부식효과가 있는 아질산염 이온이 함유된 것이 효과적이다.

액산의 아질산칼륨이나 아질산리튬을 철근이나 박락면에 직접 도포하여 아질산염이온을 같이 배합한 아질산염계 방청재가 있다. 염화물에 의한 부식의 경우 유효한 도포량은 아질산 이온량과 염화물량의 비율을 관리하여야 하며 많은 양의 충전이 필요한 경우 Paste나 모르터 등을 혼합하여 사용하는 등의 검토가 필요하다. 또한 최근 개발된 염분흡착재를 이용한 방청재는 해수성분을 함유한 수분이 있는 개소의 철근부식에 대응하여 아질산 이온을 도입 또는 함유한 염화물량의 저감효과가 있다.

염분흡착재는 콘크리트 제체중의 유해한 염화물이 흡착되어 저장되어지는 동시에 염분흡착재 자신이 기다리고 있는 아질산 이온을 방출하는 것에 의해 높은 방식재 효과를 얻을 수 있다.

5) 단면복구(보수) 재료

복구재의 선정은 열화의 요인, 손상 상황, 누수 상황 등을 감안하고, 기설의 철근이나 콘크리트와의 부착성, 시공성, 재료특성 등을 평가하고 시공개소에 적합한 것을 채용 할 필요가 있다. 특히 사용실적이나 적절한 시험방법 등에 의해 품질, 성능을 확인할 수 있는 복구재를 사용하는 것이 바람직하다. 단면복구(보수)재는 저수축성이 요구되며, 복구재 충전 후 경화전에 우려할만한 차량진동을 받는 부위는 조강형을 사용하고, 아치부나 슬래브 하면 등 시공성을 중시할 경우는 경량형을 사용하고, 거푸집을 설치해서 충전할 경우는 고유동형을 사용하는 방안을 검토하여야 한다.

일반적으로 단면복구(보수)재를 충전하기 전에 프라이머를 도포하는 경우가 많다. 프라이머는 기설 콘크리트와 복구재의 부착성 향상을 목적으로 한 에폭시 수지계, 복구재의 수분이 기설 콘크리트에 흡수되어 경화에 필요한 수분이 결핍하는 「드라이 아웃」방지를 목적으로 한 수성 에멀션을 주재료 하는 재료 등이 있다.

【표 7.11】 일반적인 단면 복구(보수)재의 분류

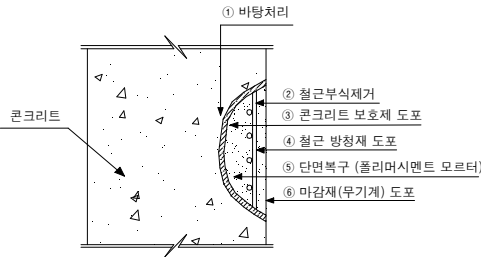
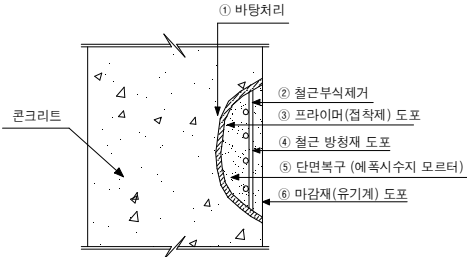
분 류		개 요
유기계	수지모르터 (에폭시수지 등)	에폭시 등의 수지와 잔골재를 이용한 모르터로 고강도, 수밀, 경량, 접착성이 뛰어나고 섞어쓰기 용이하나 고가임
	폴리머 시멘트 모르터	시멘트에 SBR, 포키시 등의 수지를 첨가한 모르터로 고강도, 수밀성 양호
무기계	무수축 모르터	팽창재가 함유된 건조수축을 보상하는 것에 의해 억제하는 모르터

6) 단면복구(보수)시 유의 사항

- ① Lath 철망이나 Wire Mesh를 끼울 경우는 박리현상이 발생되지 않게 충분히 고정된 뒤 단면복구(보수)재를 충전한다.
- ② 철근방청재, 프라이머, 단면복구(보수)재는 동일 제작사의 제품을 사용하거나 서로 양호한 조합의 물건을 이용한다.
- ③ 보수 깊이가 깊은 개소의 충전은 여러층으로 시공할 경우 경계부위가 부착상의 약점이 되기 쉬우므로 정확한 작업이 요구된다.
- ④ 보수한 단면복구(보수)재가 낙하할 가능성이 있는 부위는 중점적으로 검사 및 점검을 실시한다. 또한, 재료의 선택에 따라 신구콘크리트접착재의 도포가 필요할 경우에는 도포 후 단면복구(보수)를 실시한다.

- ⑤ 털어내기 작업시 콘크리트 분진으로 인한 대기오염을 방지하기 위해 집진시설이나 물 분사 등을 실시하여 도로주변의 환경오염에 주의하여야 한다.

【표 7.12】 단면복구(보수) 공법비교안

구 분	폴리머시멘트 모르터 공법	에폭시수지 모르터 공법
개 요 도		
공법개요	콘크리트 손상부위 및 철근의 부식을 제거하고 콘크리트 보호제를 도포한 후 철근을 방청하고 무기계인 폴리머시멘트 모르터로 단면을 복구한 후 유기계 마감재로 마감하는 공법	콘크리트 손상부위 및 철근의 부식을 제거하고 접착제를 도포한 후 철근을 방청하고 유기계인 에폭시수지 모르터로 단면을 복구한 후 유기계 마감재로 마감하는 공법
시공방법	치핑/고압수 세척 → 철근 부식제거 → 콘크리트 보호재(침투성) 도포 → 철근 방청제 도포 → 폴리머시멘트 모르터로 단면복구 → 마감재(무기계)도포	치핑/고압수 세척 → 철근 부식제거 → 프라이머(접착제) 도포 → 에폭시수지 모르터로 단면복구 → 마감재(유기계) 도포
특 징	- 철근의 방청효과가 우수하고 재부식 확률이 없음 - 철근 노출부 보수의 일괄적인 공정에 대한 재료 및 시방확보 - 폴리머시멘트의 사용으로 콘크리트 중성화 방지 효과가 우수함 - 수용성인 무기계 재료의 사용으로 습윤지역 시공이 가능함 - 일반적으로 한번의 시공두께가 얇기 때문에 목표두께가 두꺼울 경우 공정이 증가함 - 보통 형식의 것은 경화시간의 늦고 공기가 길어짐	- 인장, 휨강도가 콘크리트보다 우수함 - 재료 자체의 접착성 및 내마모성이 우수함 - 재료비가 폴리머 시멘트에 비해 저가임 - 경화시간이 빠름 - 방청효과가 확실하지 않음 - 유기계 재료로서 통기성이 없으므로 재부식 발생 우려 - 습기가 있는 부분에서는 접착력이 떨어지며 품질관리가 어려움

7.3 보수·보강 개략공사비

금회 진단은 준공 후 실시하는 최초 진단으로서 하자만료 전 진단이므로 하자에 해당되는 손상에 대한 공사비는 산정하지 않고 비 하자에 대한 부재 및 손상에 대하여 개략공사비를 산정하였으며, 보수공법별 단가는 한국도로공사 2018년 유지보수단가를 적용하여 산정하였다.

【표 7.13】 보수·보강 개략공사비(천안방향)

구분		손상내용	보수방안	손상 물량	보수 물량	단위	단가 (천원)	개략 공사비 (천원)	우선 순위
바닥판		균열(0.3mm미만)	주의관찰	9.0	3.4	m ²	-	-	-
		균열(0.3mm이상)	주입보수	41.0	61.5	m	75	4,613	2
		들뜸/박락	단면보수	8.6	12.9	m ²	230	2,967	2
		백태	주의관찰	1.63	2.4	m ²	-	-	-
		박리	단면보수	0.3	0.5	m ²	230	115	2
거더	내부	이물질 퇴적	주의관찰	39.1	58.7	m ²	-	-	-
		부식	주의관찰	0.1	0.2	m ²	-	-	-
		우수유입흔적	주의관찰	0.2	0.3	m ²	-	-	-
		누수흔적	주의관찰	0.1	0.2	m ²	-	-	-
	외부	녹물	주의관찰	0.1	0.2	m ²	-	-	-
		부식	주의관찰	0.1	0.2	m ²	-	-	-
가로보/세로보		도장박리	주의관찰	0.1	0.2	m ²	-	-	-
하부 구조	교대	균열(0.3mm미만)	주의관찰	7.1	2.7	m ²	-	-	-
		백태	주의관찰	1.84	2.8	m ²	-	-	-
		누수흔적	주의관찰	5.5	8.3	m ²	-	-	-
		잡철부식	주의관찰	0.1	0.2	m ²	-	-	-
		보수부 박리	단면보수	1.5	2.3	m ²	230	529	2
		들뜸	단면보수	0.3	0.5	m ²	230	115	2
		박리	단면보수	0.5	0.8	m ²	230	184	2
		누수흔적/ 백태	주의관찰	0.8	1.2	m ²	-	-	-
		체수	주의관찰	2.0	3.0	m ²	-	-	-
	교각	균열(0.3mm미만)	주의관찰	25.4	9.5	m ²	-	-	-
		파손	단면보수	0.1	0.2	m ²	230	46	2

【표 7.13】 보수·보강 개략공사비(천안방향) (계속)

구분		손상내용	보수방안	손상 물량	보수 물량	단위	단가 (천원)	개략 공사비 (천원)	우선 순위
교량받침		받침콘크리트균열	주의관찰	0.8	0.3	m ²	-	-	-
		받침콘크리트들뜸	단면보수	0.1	0.2	m ²	230	46	3
		플레이트 부식	주의관찰	0.3	0.5	m ²	-	-	-
		플레이트도장박리	주의관찰	0.5	0.8	m ²	-	-	-
		고무재 밀림	주의관찰	1.0	1.5	m	-	-	-
		고무재 탈락	주의관찰	2	3.0	EA	-	-	-
신 축 이 음	본체	부식	주의관찰	2.0	3.0	m	-	-	-
		유간 토사퇴적	청소	1.0	1.5	m ²	10	15	3
	후타재	균열(0.3mm미만)	주의관찰	2.0	0.8	m ²	-	-	-
교면포장		아스콘 균열	주의관찰	75.1	112.7	m	-	-	-
		이격	주의관찰	5.0	7.5	m	-	-	-
		파손	주의관찰	0.1	0.2	m ²	-	-	-
기 타 시 설	난간 및 연석	균열(0.3mm미만)	주의관찰	19.4	7.3	m	-	-	-
		균열(0.3mm이상)	주입보수	3.5	5.3	m	75	398	3
		망상균열	주의관찰	0.6	0.9	m ²	-	-	-
		백태	주의관찰	9.5	14.3	m ²	-	-	-
		녹물	주의관찰	2.5	3.8	m ²	-	-	-
순공사비 합계(천원)								9,028,000원	
제경비(순공사비×50%)								4,514,000원	
순위별 공사비 (제경비 포함)			1순위						
			2순위					12,853,500원	
			3순위					688,500원	
유지보수 개략공사비 총계								13,542,000원	

※ 순공사비는 부대공(교통통제 및 고소장비 등)을 포함한 개략공사비 합산금액이며, 부대비용은 현장여건에 따라 금액이 변경될 수 있음.

※ 유지보수 개략공사비 총계는 부대공을 포함하여 합산한 금액임.

※ 면적환산 = 균열보수(0.3mm미만) : L(길이) × 0.25m(폭)

※ 보수물량은 확실한 보수효과를 얻기 위하여 손상물량의 50%를 할증하였음.

【표 7.14】 보수·보강 개략공사비(논산방향)

구분		손상내용	보수방안	손상 물량	보수 물량	단위	단가 (천원)	개략 공사비 (천원)	우선 순위
바닥판		균열(0.3mm미만)	주의관찰	9.5	3.6	m	-	-	-
		균열(0.3mm이상)	주입보수	12.0	18.0	m	75	1,350	2
		백태	주의관찰	0.84	1.3	m ²	-	-	-
		박락/들뜸 철근부식	단면보수 (방청)	9.81	14.7	m ²	250	3,675	2
		녹물	주의관찰	0.4	0.6	m ²	-	-	-
거더	내부	부식	주의관찰	0.28	0.4	m ²	-	-	-
		도장손상	주의관찰	0.2	0.3	m ²	-	-	-
		우수유입흔적	주의관찰	9.0	13.5	m ²	-	-	-
		이물질 퇴적	주의관찰	30.6	45.9	m ²	-	-	-
	외부	부식	주의관찰	0.7	1.0	m ²	-	-	-
가로보/세로보		도장박리	주의관찰	0.1	0.2	m ²	-	-	-
하부 구조	교대	균열(폭0.3mm미만)	주의관찰	12.2	4.6	m	-	-	-
		재균열(0.3mm미만)	주의관찰	2.0	0.8	m	-	-	-
		백태	주의관찰	0.2	0.3	m ²	-	-	-
		누수흔적	주의관찰	14.3	21.5	m ²	-	-	-
		박리	단면보수	5.0	7.5	m ²	230	1,725	2
		배수관고정클립부식	주의관찰	1.0	1.5	m ²	-	-	-
		고정클립탈락	주의관찰	0.3	0.5	m ²	-	-	-
		도수로 파손	주의관찰	1.0	1.5	m ²	-	-	-
		흡음재 탈락	주의관찰	18.0	27.0	m ²	-	-	-
	교각	균열(0.3mm미만)	주의관찰	25.4	9.5	m	-	-	-

【표 7.14】 보수·보강 개략공사비(논산방향) (계속)

구분		손상내용	보수방안	손상 물량	보수 물량	단 위	단가 (천원)	개략 공사비 (천원)	우선 순위
교량받침		받침콘크리트균열	주의관찰	0.3	0.1	m ²	-	-	-
		받침콘크리트들뜸	단면보수	0.3	0.5	m ²	230	115	3
		플레이트 부식	주의관찰	1.3	2.0	m ²	-	-	-
		플레이트 도장박리	주의관찰	0.1	0.2	m ²	-	-	-
		부식	주의관찰	0.1	0.2	m	-	-	-
		고무재 밀림	주의관찰	0.5	0.8	m	-	-	-
		고무재 탈락	주의관찰	3	4.5	EA	-	-	-
		고무재 이탈	주의관찰	2	3.0	EA	-	-	-
		무수축물탈 들뜸	단면보수	0.1	0.2	m ²	230	46	3
		볼트 탈락	재조임	2	3.0	EA	10	30	3
신축 이음	후타재	균열(0.3m미만)	주의관찰	3.6	1.4	m ²	-	-	-
교면포장		아스콘 균열	주의관찰	8.0	12.0	m	-	-	-
		이격	주의관찰	3.0	4.5	m	-	-	-
		파손	주의관찰	0.1	0.2	m ²	-	-	-
		소성변형	주의관찰	0.1	0.2	m ²	-	-	-
기타 시설	난간 및 연석	균열(0.3mm미만)	주의관찰	42.7	16.0	m ²	-	-	-
		균열(0.3mm이상)	주입보수	0.5	0.8	m	-	-	-
		망상균열	주의관찰	2.5	3.8	m ²	-	-	-
		박리/박락	주의관찰	0.1	0.2	m ²	-	-	-
		균열부 백태	주의관찰	0.9	1.4	m ²	-	-	-
		백태	주의관찰	10.0	15.0	m ²	-	-	-
		웬스미설치	주의관찰	45.0	67.5	m	-	-	-
순공사비 합계(천원)							6,941,000원		
제경비(순공사비×50%)							3,471,000원		
순위별 공사비 (제경비 포함)			1순위						
			2순위				10,125,000원		
			3순위				287,000원		
유지보수 개략공사비 총계							10,412,000원		

7.4 유지관리방안

교량 유지관리는 교량의 공용수명 동안 교량의 안전성과 기능성을 유지하기 위하여 행하는 행위로써 손상발생의 징후 또는 그 원인을 사전에 발견해 조치를 취하는 예방 유지관리와 손상발생 후 조치를 취하는 사후 유지관리로 나눌 수 있으나 유지관리의 주안점은 구조적 특성이나 손상유형을 고려하여 사전에 각 부위별로 발생 가능한 손상에 대하여 주의 깊게 점검하며 그 원인을 미리 해소하는 예방 활동에 목표를 두어야 한다.

7.4.1 진단결과에 따른 중점유지관리 사항

가. 중점유지관리 개요

검상교는 금회 진단결과, 바닥판 하면 폭 0.3mm내외 균열, 들뜸, 박리 및 박락, 강재거더 도장박리, 부식, 내부 우수유입, 트 유실, 교대 및 교각 폭 0.3mm미만 균열, 박락, 교량받침 몰탈 및 받침콘크리트 균열, 들뜸, 플레이트 부식, 신축이음장치 본체 부식, 후타재 균열, 교면포장 아스콘 균열, 패임, 난간 및 연석 0.3mm내외 균열, 망상균열, 백테 등의 손상이 조사되었다. 기 손상 중 바닥판 하면 폭 0.3mm이상 균열, 박락, 교대 및 교각 박락, 난간 및 연석 폭 0.3mm이상 균열 등의 손상부는 보수 실시 후 보수부 재손상 여부 및 추가 손상 발생에 대한 주기적인 점검이 필요하며, 그 외 손상부는 주의관찰 후 손상의 진전시 적절한 조치를 취하는 것이 바람직하다.

나. 손상부 보수 실시 후 보수부 재손상 발생 여부 확인

바닥판 및 교각, 난간 및 연석 폭 0.3mm이상 균열, 바닥판, 교대 및 교각 들뜸, 박락 등의 손상부는 보수 실시 후 보수부의 재손상 발생 여부를 파악하는 것이 바람직하며, 양호한 구조물로 유지하기 위하여 밀실한 보수가 요구된다.

다. 바닥판 폭 0.3mm이상 균열

1) 선정사유

본 교량의 외관조사 결과 폭 0.1~0.3mm 균열이 다수 조사되었다. 전반적으로 비구조적인 균열로 판단되나, 바닥판에 발생된 폭 0.3mm이상 균열의 경우 피복두께 초과시 철근부식으로 진전되는 2차 손상이 발생할 우려가 있다.

2) 현장조사결과

바닥판 외관조사 결과 캔틸레버 일부구간에 폭 0.3mm이상 균열이 국부적으로 발생한 상태이다.



【사진 7.1】 바닥판 균열(폭 0.3mm이상) 발생 현황

3) 향후관리방안

현재 바닥판에 발생된 폭 0.3mm이상 균열부의 경우 손상부의 진전 방지 및 구조물의 내구성 증진을 위한 주입보수 등의 조치가 필요하며, 주기적인 점검을 통한 보수부 재손상 및 추가 손상 발생 확인 등 유지관리가 필요하다.

라. 바닥판, 교대 및 교각 들뜸

1) 선정사유

바닥판, 교대 및 교각에 발생된 들뜸, 박락의 경우 공용기간 증가에 의한 열화, 우수 유입 등에 의해 발생된 손상이며, 방치 할 경우 철근부식 등 2차손상이 우려되므로 손상의 진전 방지를 위한 적절한 조치가 필요하다.

2) 현장조사결과

바닥판, 교대 및 교각 외관조사 결과, 일부구간 국부적인 들뜸이 발생한 상태이다. 이는 공용기간 증가에 의한 열화, 외부환경, 우수유입 등에 의한 손상으로 손상의 진전 방지를 위한 단면보수 등의 조치가 필요하다.

3) 향후관리방안

금회 진단시 조사된 바닥판, 교대 및 교각 발생된 들뜸의 경우 손상의 진전 방지를 위한 단면보수 등의 보수를 실시하는 것이 바람직하다. 또한 보수 후 주기적인 점검을 통한 보수부 재손상 및 추가 손상 발생 확인 등의 유지관리가 필요하다.

마. 스마트 내하력 평가

교량의 외관조사 결과 내하력의 저하가 우려되거나 그에 따른 손상, 결함이 발생하였을 경우 관리주체와 협의하여 스마트 내하력 평가를 실시할 수 있다.

검상교의 외관조사 결과 내하력 저하가 의심될만한 손상은 조사되지 않았으며, 전차 정밀 안전진단 당시 실시한 내하력 평가 또한 DB-24를 만족하는 상태로 나타났으므로 관리주체와 협의 결과 별도의 스마트 내하력 평가는 필요하지 않을 것으로 판단된다.

바. 부재별 중점유지관리 사항

본 교량에 대한 부재별 유지관리 중점사항은 다음과 같다.

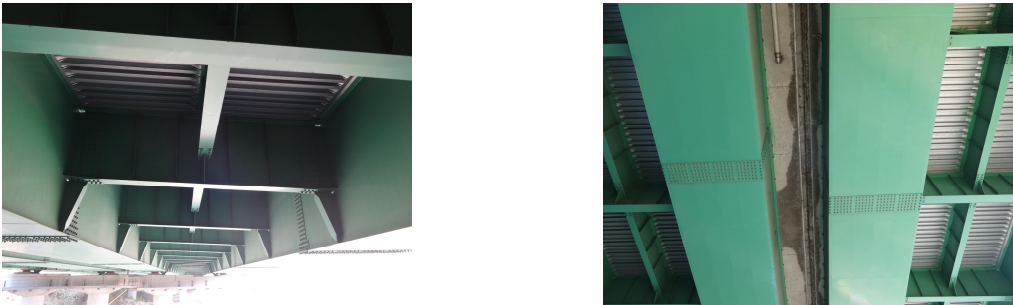
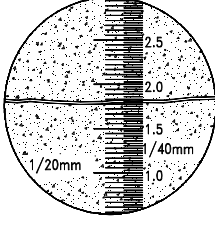
【표 7.15】 부재별 유지관리 중점사항

부재구분	중 점 점 검 내 용
공통	• 바닥판, 교대 및 교각에 대하여 보수 실시 후 보수부 재손상 발생 여부
바닥판	• 캔틸레버 균열, 들뜸, 박리 및 박락 진전여부 파악
거더	• 도장박리 및 손상부 부식 발생 여부 파악 • 스프라이스 우수 유입에 따른 부식 발생 여부 파악
가로보/세로보	• 도장박리 및 부식
교대	• 신축이음 누수에 따른 박리 및 박락부위 2차 손상 발생 여부
교각	• 폭 0.3mm 미만 균열의 진전 여부
교량받침	• 받침콘크리트 및 무수축물탈 들뜸부 진전여부 • 받침 여유량 확인
신축이음장치	• 본체 부식 및 후타재 박락 진전 여부 파악
교면포장	• 포장부 균열 진전 여부
배수시설	• 배수관 및 배수구 유지관리
난간 및 연석	• 방호울타리 폭 0.3mm이상 균열부 진전 여부

7.4.2 유지관리시 점검요령

교량의 안전성과 기능성, 사용성 및 노후화 정도 등을 파악하여 재해를 사전에 예방하기 위해서 주기적이고 체계적인 정기점검, 정밀점검, 정밀안전진단 등을 통한 유지관리가 무엇보다도 중요하다. 따라서, 정밀안전진단 결과를 바탕으로 부재별 결함부위에 대한 원인분석과 사전에 예방하자는 유지관리차원에서 중점적으로 점검해야 하는 사항을 제시하고 필요한 점검항목 및 점검요령을 기술하였다.

가. 바닥판

점 검 부 위		점 검 항 목
▷ 공통		•박리, 박락, 층분리, 철근노출(피복두께 부족), 파손 •백태(유리석회), 오염 •재료분리
▷ 거더교		•균열(거더사이, 헌치부 종방향 균열) •망상균열
▷ 슬래브, 라멘교 상부	- 단부	•부스러짐 •사인장균열
	- 중앙부	•휨균열
주요부위		
점검요령	○ 점검방법 - 도보접근이 불가능한 구간은 점검장비를 이용 근접 점검 - 균열의 진행상황을 파악하기 위하여 균열의 시·종점을 표시해 두는 것이 필요하며, 정기적으로 진행여부를 관찰  (a) 균열표시 예  (b) 균열경 조사 예	

나. 강박스 거더

점 검 부 위		점 검 항 목
▷ 공통		• 변형, 균열, 파손 • 표면(도장)상태 오염, 부식 • 이상처짐 • 연결부 볼트 이완, 파손, 이상음
▷ 받침부		• 복부판 부식 및 국부좌굴 • 박스내부 출입구 계폐 • 거더와 받침연결부 부식
▷ 중앙부		• 맞대기 용접부 균열 • 플랜지 변형 및 처짐 • 다이아프램 연결부 균열
▷ 2차부재		• 거더와의 연결부 균열
▷ 보수부위		• 용접부 및 용접부 주변 균열
주요 부위	 	
점 검 요 령	○ 점검방법 - 점검로에서 육안점검 혹은 교량하부에서 육안 또는 망원경으로 점검 - 중앙부 처짐은 점검로에서 하부플랜지 정도로 눈높이를 낮추어 점검하거나 교대 옆 혹은 교량에서 조금 떨어진 거리에서 하부플랜지의 전체적인 선형 점검 - 누수에 취약한 신축이음 하부, 배수구 주변 혹은 외측거더의 도장손상 및 녹발생 개략조사 - 차량통과시 삐걱거리는 소리 등 이상음이 들리면 소음발생 부위를 추정하여 기록 유지 ○ 손상발생시 조치 - 눈에 떨 정도의 처짐이나 충돌에 의한 손상으로 추가손상이 우려되거나 주행안전성에 지장을 초래할 경우 즉시 보고하여 대책을 수립 ○ 점검시 유의사항 - 박스내부 출입구 잠금장치가 망가져 있는 경우 부랑인들이 거주하고 있는 경우가 있으므로 2인 이상이 1조가 되어 내부점검. - 박스내부에 환기부족으로 유해가스가 있을 수 있으므로 환기를 시킨 후 점검하고 인화성 물질을 휴대하지 않도록 하며 특히 흡연은 삼가하여야 함	

다. 교대

점 검 부 위	점 검 항 목
▷ 공통	•균열(시공이음부 횡방향 균열) •박리, 박락, 층분리, 백태(유리석회), 파손, 철근노출 •교대 회전(기울음), 침하(연직이동)
▷ 두부	•두부 물고임 •두부와 홍벽 경계부 균열(후면으로 기울음) •거더와 홍벽 신축유간 부족
▷ 벽체	•균열(수직균열) •벽체와 날개벽 분리(이동)
▷ 날개벽	•날개벽 이동, 전도

주 요 부 위	 
점 검 요 령	○ 점검방법 - 접근 장비에 의해 근접 육안점검 - 교대 입지조건이 성토부 혹은 연약지반에 위치한 경우 전후방으로 교대 벽체가 기울었는지 확인하고 의심스러울 경우 실을 매단 점검추를 늘어뜨리거나 측량기로 확인(날개벽, 옹벽 포함) - 신축이음 하면에 위치하므로 누수 및 화학물질 등에 대한 열화 취약부위이므로 탄산화 시험에 의한 탄산화 깊이 확인 ○ 점검시 유의사항 - 신축이음 유간이 벌어져 충격음이 발생하거나 단혀 있을 경우 거더 상·하부와 홍벽 사이 간격이 서로 차이가 나는지 점검하고 교대 전도 여부도 확인 - 연약지반상의 교대는 뒷채움부의 침하로 인하여 접속슬래브 하부에 공동이 발생하여 홍벽이 교대 뒤쪽으로 전도되어 균열이 발생하기도 함 - 교대 뒷면과 날개벽 사이에 공동이 발생했거나 흙이 침하된 경우 날개벽의 전도를 의심하여 점검 - 벽체에 수직으로 발생하는 균열은 건조수축에 의한 비구조적 균열이므로 우려할 바는 아니지만 폭이 넓은 교대에서 균열폭이 1mm 이상이면 교대기초의 부등침하도 의심하여야 함

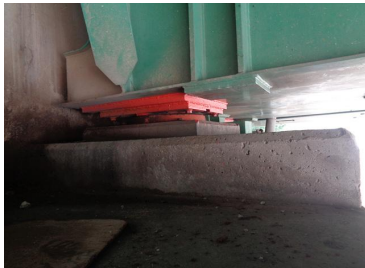
라. 교각

점 검 부 위	점 검 항 목
▷ 공통	• 균열, 박리, 철근노출, 파손 • 침하
▷ 두부	• 두부 물고임 • 받침 하부 균열 및 파손(박리, 박락)
▷ 구체	• 수직균열 • 이동 또는 기울음
▷ 수면접촉부	• 수중구간의 경우 침식
주요 부위	
점 검 요 령	○ 점검방법 - 접근장비 및 점검로에서 점검 - 신축이음의 유간이 비정상적(크게 벌어짐 또는 닫힘)이거나 방호울타리선형이 불량한 경우에는 교각 침하가 의심스러우므로 교각 구체 상부와 하부를 측량기기로 측정하여 교각의 전도 여부를 확인하고 구체에 기준점을 표시하여 침하여부를 주기적으로 확인 ○ 손상발생시 조치 - 교각두부 받침하부에 폭 0.3mm이상 균열이 단부까지 진행된 경우에는 교량 안전과 직접적으로 관련이 있으므로 즉시 보고 및 대책수립 ○ 점검시 유의사항 - 신축이음 유간이 크게 벌어지거나 닫힘, 방호울타리 선형불량은 교각 침하의 징후로 볼 수 있으므로 교각 점검 시 참고해야 할 항목임

마. 교량받침

점 검 부 위		점 검 항 목
▷ 본체	- 공통	•부식(오물퇴적), 변형 •균열, 파손(균열발생으로 파손진행) •가동받침의 유간부족 및 가동 장애요소 •받침과 거더의 밀착상태(분리) •앵커볼트 파손(절단) •가동방향 오류, 편기설치
	- 강재받침	•가동면 부식 •부속물 파손
	- 고무받침	•고무재 부풀음 및 갈라짐 •고무판의 과도한 변형
▷ 받침대		•균열, 파손(하부공동) •부분 침하
▷ 이동제한장치		•용접부 균열 •파손

주
요
부
위



점
검
요
령

- 점검방법
 - 도보접근이 불가능한 부분은 접근장비를 이용하여 근접점검
 - 가동받침의 가동여부는 가동면의 윤활재가 밀린 흔적이나 먼지 부착정도로 확인 가능함
 - 눈금자가 설치되지 않은 받침은 측면을 깨끗한 형겅으로 잘 닦고 유성펜으로 상부 받침과 이동제한장치 끝부분에 수직으로 선을 그어 놓으면 다음 점검시 온도차에 따른 가동량을 측정할 수 있음
 - 곡선교 내측 단부 혹은 사교의 예각부 단부의 부반력으로 인한 받침과 거더의 들뜸 상태 점검
 - 경사교에서 받침 경사설치로 인한 상부가동받침과 하부받침 접촉 및 받침 부속품과의 접촉으로 인한 가동장애요소 점검
 - 수직보강재와 받침이 10cm 이상 편기시 하부플랜지의 국부변형이나 거더 복부판의 좌굴 여부 확인
 - 받침하부에 공동이 의심되면 킨드라이버 혹은 철사로 찔러서 확인하고, 침하흔적은 앵커볼트의 체결상태 및 인접받침의 상태를 참고하여 확인
 - 받침부의 물고임 부분은 누수부위의 확인 및 물고임 원인분석
- 손상발생시 조치
 - 받침하부 교각 두부에 폭 0.3mm 이상의 균열이 단부까지 진행된 경우 즉시 보고하고, 안전성 검토 및 대책 수립 필요

바. 신축이음장치

점 검 부 위		점 검 항 목
▷ 본체	- 공통	• 누수, 오염(배수시설 누락, 유간의 오물퇴적) • 유간(부족 및 과다) • 이상진동(충격음) • 본체 유동 및 파손(충격음, 흔들림)
	- 고무재	• 고무판 마모, 강판노출 및 부식
	- 강재	• 방수재(셀링재) 파손 - 노면수 유입
▷ 후타재		• 균열, 파손(패임 및 요철)

주
요
부
위



점
검

요
령

- 점검방법
 - 보도에서 점검
 - 신축이음 본체의 유동, 단차, 파손으로 인한 충격음 발생 여부 점검
 - 고무재의 마모, 파손, 충진 셀링재 노출로 차량운행 저해 및 방수기능 저하상태를 점검하며 교각, 교대 위에서 신축이음 하부의 방수성 및 단부보강 슬래브상태 점검
 - 방호울타리부 신축이음의 방수기능 점검
 - 점검기간 내 온도차이가 큰 아침과 한낮에 신축 이동량을 조사하고 적정유간을 확보하고 있는지 확인 점검
- 손상발생시 조치
 - 신축이음 본체의 유동, 단차, 파손으로 인한 충격으로 타부재에 추가손상이 우려되거나 주행안전성에 지장을 초래할 경우 즉시 보고하여 대책을 수립
- 점검시 유의사항
 - 차량 진행방향과 반대방향으로 점검을 진행하며 2인 1조로 점검수행
 - 신축유간 점검시 차량에 유의

사. 교면포장

점 검 부 위	점 검 항 목
▷ 공통	•균열, 요철, 단차, 포트홀, 소성변형
▷ 신축이음 전후, 구조물 경계부	•단차, 침하
▷ 배수구 주변	•물고임, 이물질 퇴적
주 요 부 위	
점 검 요 령	◦점검방법 - 방호벽측 갓길에서 도보점검 - 중차량 통행이 많은 차선, 곡선부 외측, 급정지 구간 주변의 손상 점검 - 신축이음 전후 및 경계부의 단차 점검 - 교면위 물고임 및 포트홀 점검(가급적 비온 직후 점검) - 포장의 노후화에 따른 종방향균열의 진전여부, 망상균열의 진전여부 ◦손상발생시 조치 - 손상이 확인한 부분은 위치, 규모에 대하여 기록 후 사진 촬영 - 포트홀의 직경이 20cm이상 혹은 종방향 단차가 30mm이상 발생하여 추가손상이 우려되거나 주행안전성에 지장을 초래할 경우 즉시 보고하여 대책을 수립 ◦점검시 유의사항 - 갓길은 교통사고의 위험이 높으므로 2인 1조로 하여 차량 진행방향과 반대방향으로 걸어가면서 점검

아. 배수시설

점 검 부 위	점 검 항 목
▷ 배수관	•파손(연결 고정부 탈락) •배수관 길이 부족(거더에 물 떨어짐) •유출구 위치 부적절 (도로상이나 구조물 위에 위치)
주요 부위	 
점 검 요 령	○ 점검방법 - 배수관 ① 갓길 측에서 점검하며 접근이 어려운 부분은 접근장비를 이용 ② 교량이 도로 위를 통과할 경우 배수관에서 유출된 물이 통행인이나 통행차량 위로 떨어지지 않는지 점검 ③ 배수관의 물이 구조물의 부식을 유발할 수 있는 위치로 배수되는지 점검 ④ 경사가 완만한 배수관은 점검용 망치로 두들겨 내부에 쓰레기로 막혀있는지 점검 ⑤ 배수관 지지장치 및 연결부 상태는 흔들어 보거나 망치로 두들겨서 점검 ○ 손상발생시 조치 - 배수구에 휴지나 나뭇잎 등으로 막혀있는 경우는 드라이버를 사용하여 제거 ○ 점검시 유의사항 - 2인 1조로 하여 차량진행 방향과 반대방향으로 걸어가면서 점검하며 차량운행에 주의 - 접근장비 사용시 차량운행 및 안전에 유의

자. 난간

점 검 부 위		점 검 항 목
▷ 난간, 방음벽	- 강재, 알루미늄	• 변형 • 파손
▷ 보도		• 신축이음 접촉부 부스러짐(파손) • 표면 부스러짐(동결융해)
▷ 연석	- 철근콘크리트	• 박리, 박락, 부스러짐, 파손

주
요
부
위



점
검
요
령

- 점검방법
 - 교량 한쪽에서 눈을 난간높이 정도로 낮추어 난간의 전체 선형에 급격한 변화 부분이 있는지 점검
 - 안전난간 및 방음벽의 경우 안전난간 및 방음벽의 기둥과 바닥판 접촉면의 부식 혹은 볼트 손상에 의해 전도 우려가 있는지 힘을 주어 밀거나 당겨서 흔들림 정도를 확인
 - 연속 받침부 연석 및 자갈막이는 콘크리트의 경우 부모멘트에 의한 균열(일반적으로 폭 0.3mm이상)을 점검
- 손상발생시 조치
 - 난간의 전체 선형에 급격한 변화부분이 있는 경우 받침이나 하부구조의 침하가 있을 수 있으므로 해당부재 점검시 참고할 수 있도록 기록 유지
 - 외부의 강한 하중에 의한 손상일 경우 바닥판에도 영향을 줄 수 있으므로 바닥판 점검시 고려
- 점검시 유의사항
 - 난간의 큰 변형이나 파손된 부분으로 통행인 추락 위험이 있을 시 즉시 연락하여 추락 방지시설 등의 응급조치 필요

제 8장 종합결론

8.1 종합결론

8.2 현장조사 결과

8.3 시험 및 측정 결과

8.4 상태평가 결과

8.5 안전성평가 결과

8.6 결 언

제 8장 종합결론

8.1 종합결론

검상교는 충청남도 공주시 봉정동(고속국도 25호선 순천기점 235.935km 지점)에 위치하고 있으며, 2002년 12월에 준공되어 약 16년 정도의 공용기간이 경과한 상태로서 백제큰길을 횡단하는 4차로 교량이다.

본 교량의 제원은 130.0m(40.0+50.0+40.0=130.0m), 총 폭 24.3m로서, 상부구조가 3경간 연속 Steel Box Girder 형식으로 구성되며, 바닥판은 테크플레이트로 시공되었다. 하부구조의 교대는 역T형, 교각은 라멘식 구조이고 기초의 경우 교대는 직접기초, 교각은 직접기초, 말뚝기초로 시공되었다.

본 과업에서는 외관조사, 내구성조사 등의 현장조사를 실시하였고, 설계도서와 현장조사의 결과를 토대로 구조안전성 검토와 기본 내하력을 평가하였으며, 이를 통한 종합결론을 요약하면 다음과 같다.

8.2 현장조사 결과

- 바닥판 조사결과 캔틸레버 구간에서 폭 0.3mm 내·외의 균열과 망상균열, 백태, 콘크리트 박리 및 박락, 철근노출 등의 손상이 발생한 상태이다. 조사된 균열은 대부분 시공초기 건조수축에 의해 발생한 것으로 판단된다. 폭 0.3mm이상 균열의 경우 내구성 확보 차원의 주입보수 등의 유지관리가 요구되며, 폭 0.1~0.2mm 균열은 내구성 유지 및 손상진전 방지 차원의 표면보수를 실시하는 것이 바람직하다. 캔틸레버에 발생한 콘크리트 박리 및 박락, 철근노출, 층분리 손상은 장기공용에 따른 노후화, 외부 환경, 철근부식에 의한 콘크리트 팽창 등 여러 가지 복합적인 요인들이 작용하여 발생한 것으로 판단되며, 부재의 내구성 확보차원의 단면보수, 단면보수+방청 등의 조치가 요구된다.
- 강박스 거더 조사 결과 도장박리, 부식, 내부 이물질 퇴적, 우수유입, 등의 손상이 조사되었다. 내부에 발생한 부식, 도장손상은 장기공용으로 인한 열화 및 Splice 틈으로 유입된 우수로 인해 발생한 손상으로 Splice 틈새 실링재 마감처리와 더불어 내구성 증진을 위한 재도장 등이 필요하며, 외부 손상의 경우 시공당시 먼지, 녹 등 도장 전처리 미

흡에 의해 도장이 박리됨에 따라 부식으로 진전된 것으로서 재도장이 요구된다. 기타 이물질퇴적 등은 청소 등 정비를 실시하는 것이 바람직 할 것이다.

- 가로보 및 세로보 조사결과 전반적으로 양호한 상태이다. 다만 일부 구간에서 국부적 도장박리 및 부식이 조사되었다.
- 교대 및 교각에 대한 조사 결과 폭 0.3mm미만 균열과 백태, 콘크리트 박리 및 박락, 도수로 파손, 누수흔적 등이 조사되었다. 조사된 균열은 시공초기 건조수축에 의해 발생한 것으로 판단되며 균열 폭에 따라 표면보수 및 주입보수를 실시해야 한다. 교대 누수 흔적의 경우 신축이음 하부로 유입된 우수에 의한 것으로서 신축이음 장치를 교체한 후 보수를 실시하는 것이 바람직하다. 이 외 콘크리트 박리 및 박락, 들뜸 등의 손상은 장기공용에 따른 노후화, 외부 환경, 철근부식에 의한 콘크리트 팽창 등 여러 가지 복합적인 요인들이 작용하여 발생한 것으로 판단되며, 부재의 내구성 확보차원의 단면보수 등 적절한 조치가 요구된다. 기타 손상으로 도수로 파손, 배수관 고정클립 탈락 등은 사용성 확보차원에서 정비를 실시하는 것이 바람직하다.
- 교량받침의 외관조사 결과 받침콘크리트 균열 및 들뜸, 플레이트 부식, 도장박리, 무수축물탈 들뜸, 고무재 탈락 등이 조사되었으며, 일부 받침에서는 미소한 편심현상이 관찰되었다. 조사된 균열은 초기 건조수축 균열로 추정되며, 손상의 진전 및 확대시 주입보수, 표면처리 등의 유지관리가 요구된다. 받침부식 및 도장손상은 장기공용에 따른 노후화, 외부환경, 우수유입 등이 기인하여 발생한 것으로 내구성 확보를 위한 재도장 등 조치가 요구된다. 받침콘크리트 들뜸은 시공 미흡에 의한 것으로 추정되며, 무수축물탈 들뜸은 기존 파손부위에 대해 보수를 실시하였으나 보수상태가 다소 미흡한 것으로 조사되어 손상의 진전 유무 확인 후 적절한 조치를 취하는 것이 바람직하다. 받침편심의 경우 시공미흡에 따른 것으로 판단되면 점검을 통한 주의관찰이 필요하다. 한편, 1차 조사시 이동여유량 부족이 확인된 A2 받침장치에 대해서는 전개소(8개소)에 대해 프레셋팅을 실시하여 여유량이 확보된 것으로 2차 조사시 확인되었으며, 주의관찰 등 점검을 통한 유지관리를 실시하는 것이 바람직하다.
- 신축이음장치의 외관조사 결과 본체 부식, 이물질 퇴적이 조사되었으며, 후타재의 경우 폭 0.3mm 미만 균열이 조사되었다. 본체에 발생한 부식은 양측 끝단에 퇴적된 이물질에 의하여 장기간 체수가 지속됨에 따라 발생한 것으로 내구성 유지를 위하여 주기적인 청소를 실시하는 것이 바람직하며, 후타재 균열의 경우 시공초기 건조수축, 공용 중 차량의 반복하중 및 충격에 의한 손상으로서 보수를 통한 내구성 유지가 바람직하다.

- 교면포장은 전반적으로 양호한 상태이나, 일부 구간 아스콘 균열, 이격, 패임, 파손, 소성변형 등이 발생한 것으로 조사되었다. 발생한 균열은 바닥판과 방수층의 내구성 확보 및 손상 진전 방지를 위하여 보수를 실시하는 것이 바람직하다.
- 배수구 및 배수관에 대한 조사 결과 손상이 없는 양호한 상태인 것으로 조사되었으며, 기능유지를 위해 주의관찰 등 유지관리를 실시하는 것이 바람직하다.
- 방호울타리 조사 결과 폭 0.3mm 내·외 균열, 망상균열, 백태, 박리 및 박락이 다수 발생하였으며, 일부 도로횡단 구간은 안전휀스가 설치되지 않은 것으로 조사되었다. 방호울타리에 발생한 균열백태는 대부분 시공초기 건조수축에 의해 발생한 균열부에 우수가 유입되면서 진전된 손상이며, 부재의 내구성 유지 및 손상진전 방지를 위한 보수를 실시하는 것이 바람직하다. 안전휀스 미설치 구간에 대해서는 하부 통행차량의 안전확보를 위해 낙하물방지망 설치 등 적절한 조치가 필요한 것으로 판단된다.

8.3 시험 및 측정 결과

- 비파괴강도 측정결과, 측정값은 설계기준강도를 상회하는 것으로 조사되었으며, 공용년수 경과에 따른 구조물의 강도저하는 없는 것으로 평가됨.
- 탄산화 깊이 측정결과, 전 개소에서 상태평가 “a”로 검토되어 양호한 상태로 판단됨.
- 염화물 함유량의 경우 a등급으로 평가되었으므로, 염화물에 의한 철근의 부식이 발생할 우려는 없는 것으로 평가됨.
- 거더에 대한 강재비파괴 시험 결과 용접부, 도장의 상태는 모두 양호한 것으로 나타남.

8.4 상태평가 결과

- 검상교(천안,논산)의 외관조사 및 내구성 시험에 의한 상태평가결과, 보조부재에 경미한 결함이 발생하였으나 기능발휘에는 지장이 없으며 내수성 증진을 위하여 일부의 보수가 필요한 상태인 “B등급”으로 평가되었다.

8.5 안전성평가 결과

- 검상교에 대한 안전성평가 결과 천안방향은 상부구조 바닥판 최소안전율은 1.470, 거더 최소안전율은 1.509로 안전율 1.0을 상회하는 것으로 평가되었고, 하부구조의 경우 교각 P2에 대한 구조검토결과, 최소안전율 1.422로서 안전율 1.0을 초과하고 있는 것으로 평가되었다. 논산방향은 상부구조 바닥판 최소안전율은 1.432, 거더 최소안전율은 1.509로 안전율 1.0을 상회하는 것으로 평가되었고, 하부구조의 경우 교각 P2에 대한 구조검토결과, 최소안전율 1.406로서 안전율 1.0을 초과하고 있는 것으로 평가되었다. 또한 내하력 평가결과, 기본내하력이 설계활하중인 DB-24를 상회하여 구조물이 전반적으로 구조적 안전성을 확보한 것으로 판단되며 최종적인 안전성 평가등급은 A등급이다.

8.6 결 언

- 검상교(천안,논산)는 16년의 공용기간이 경과한 교량시설물로서, 주부재인 강박스 거더와 바닥판, 하부구조에는 구조적 손상은 조사되지 않은 상태이다. 주부재 및 보조부재에 일부 발생한 손상들은 교량의 내구성 저하 방지를 위한 국부적인 보수 및 주의관찰을 통한 지속적인 유지관리가 필요한 것으로 평가되었다.
- 따라서, 본 교량의 상태평가 및 안전성평가 결과를 토대로 안전등급을 산정하면 『B등급(양호)』로 평가되었으며, 결함 및 손상 부위에 대하여 보수를 실시하고 중점유지관리가 필요한 구간에 대한 지속적인 유지관리가 수행된다면 1등교(DB-24)로서의 기능을 유지할 수 있을 것으로 판단된다.