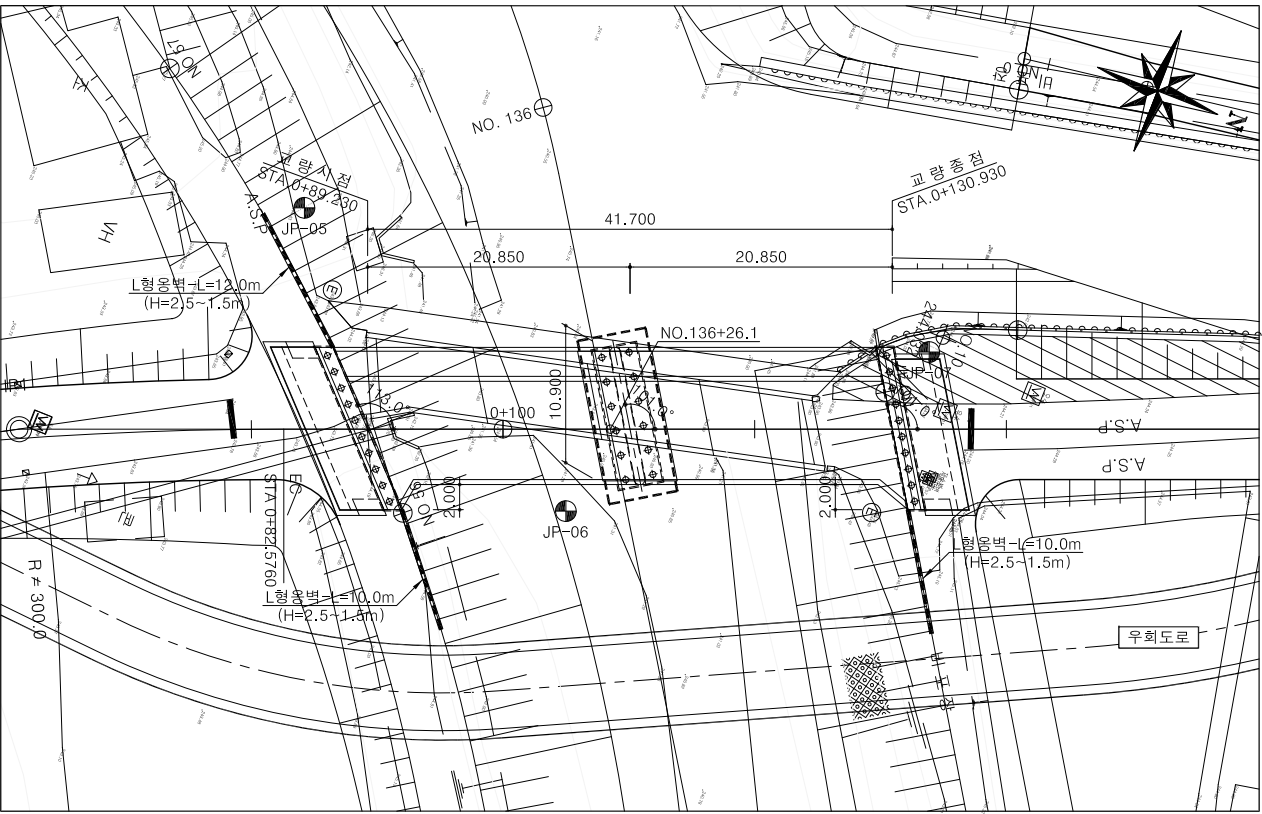


두학교 종평면도

S=1:300

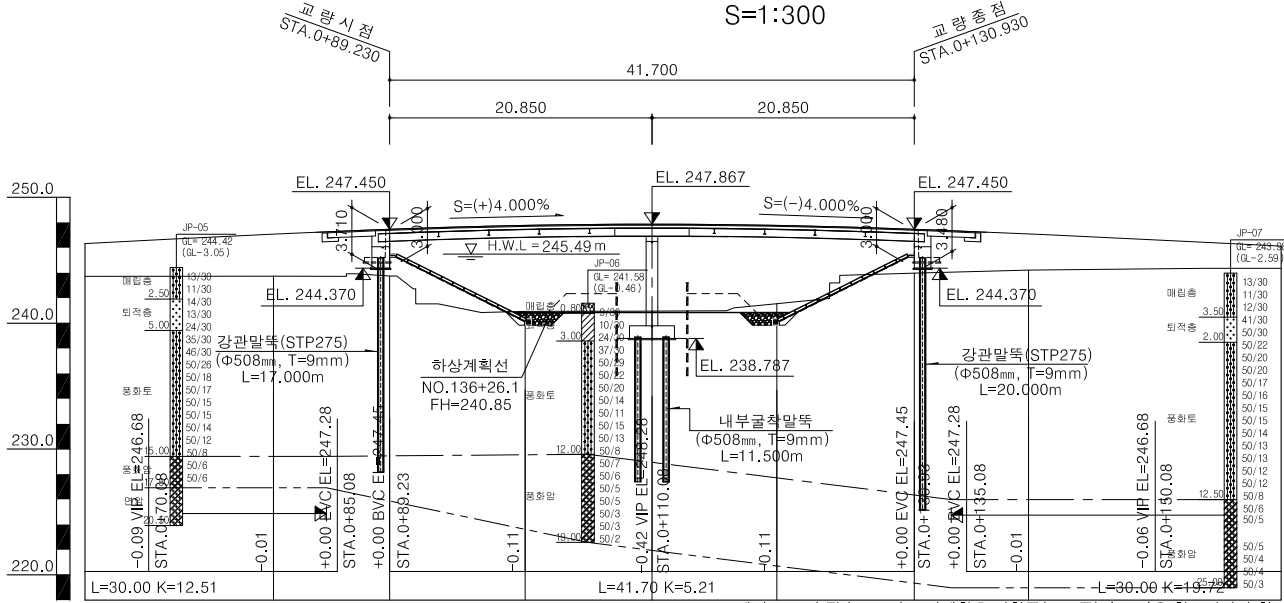
평 면 도

S=1:300



종 단 면 도

S=1:300

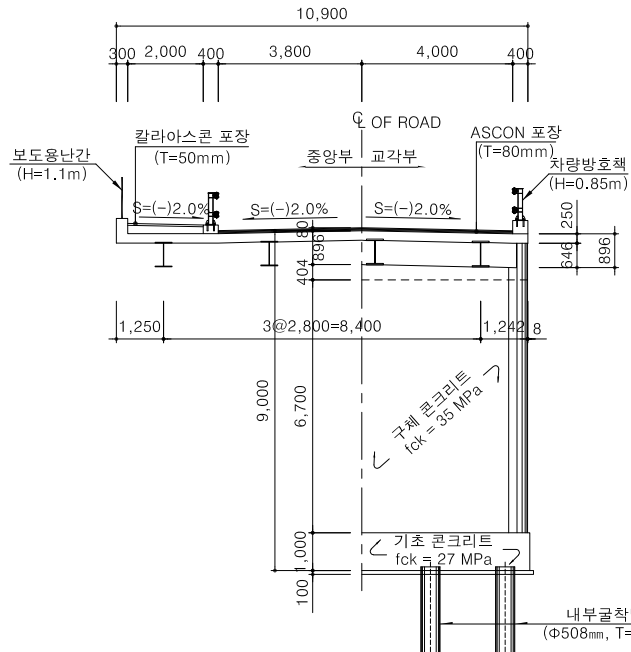


* 제방도로 및 접속도로와 호안계획은 하천공(도로공)의 도면을 참조하여야 함.

종단경사	246.684	S=4.0000%	H=1.60 L=40.00	246.284	S=-4.0000%	H=1.60 L=40.00	246.684
계 획 고	80.00	243.79	247.070	247.450	247.773	247.450	247.081
지 반 고							
측 점	0+	80.00	89.23	100.00	110.08	120.00	140.00

횡 단 면 도

S=1:100



하천기본계획

구	점	계획홍수량 (m3/sec)	계획홍수위 (EL.m)	계획하폭 (m)
NO.136+26.1		345	245.49	38.0

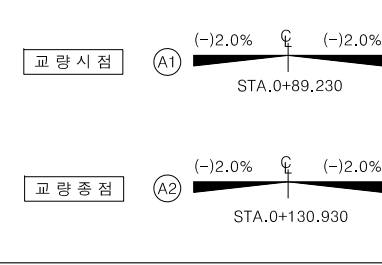
교량여유고

(교량 계획고-편경사-포장-형고)-홍수위=여유고	설계기준	적정성 여부
(247.450-0.13-0.08-0.90)-245.49=0.850m	0.8m이상	OK

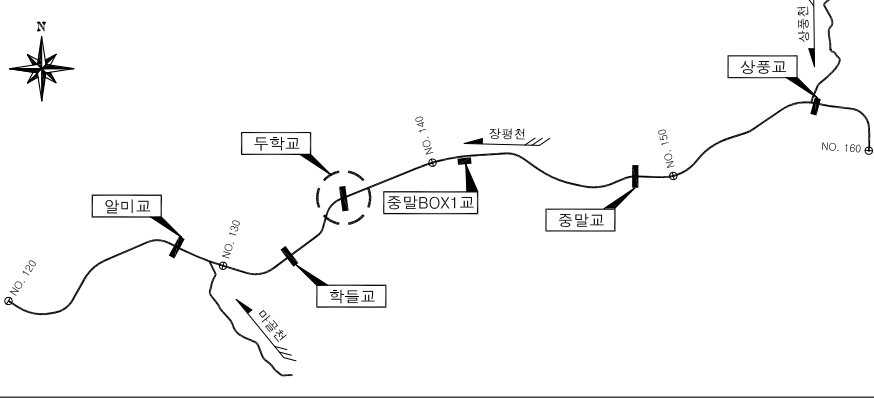
범 례

실트질 모래(SM)	모래질 실트(ML)
모래섞인 실트질 자갈(GM)	모래섞인 전석(B.D)
모래섞인 자갈(GP)	중화암(WR)
자갈섞인 모래(SP)	연암(SR)
중화암 추정선	연 암 추정선

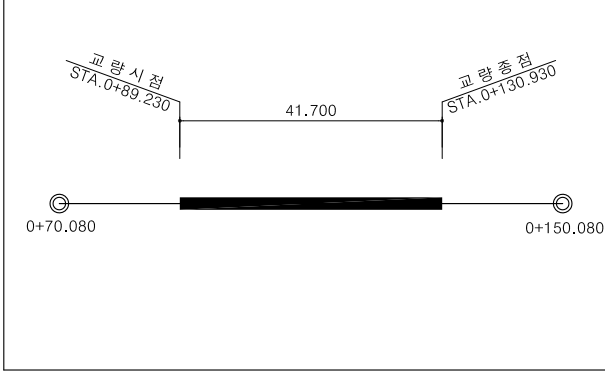
편 경 사 도



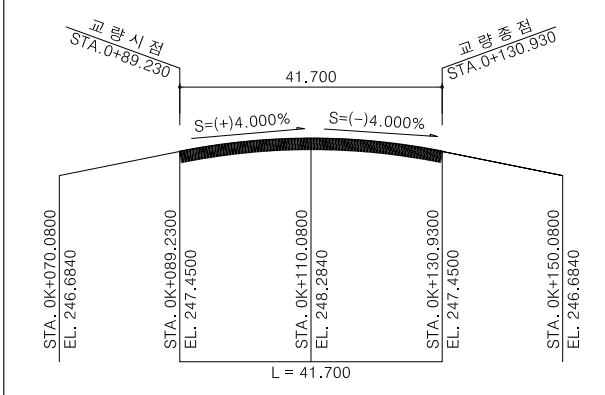
위 치 도



평 면 선형



종 단 선형



NOTE

- 총 설
- 구조물을 주어진 환경하에서 축조하기 위하여 안전성과 내구성을 고려하여 독립적인 검토를 시행한 후 시공 상세도를 작성하고 감독원의 승인을 받아야 한다.
 - 설계시에는 충분한 조사를 못하는 것이 일반적이고 지하수위 변동, 지하매설물 및 공사로 인하여 주변 구조물에 미치는 영향등 공사중 예기치 못한 상황을 방지하기 위하여 시공자는 필요시 상세한 조사를 할 필요가 있다.
 - 교량의 성격 및 중요도에 따라서 각종치수의 시공허용오차(예:교량경간장 및 폭원등의 축량허용오차, 말뚝및 하부구조의 각 부분 치수, 강교에서 강제폭원과 두께 및 각종 구멍의 크기, 콘크리트교의 형상치수 및 균열등의 허용치등)를 현장 사정별로 감독관(감리원)의 승인을 득하여 정해야 한다.
- 일 반 시 공
- 도면의 모든 치수는 mm 단위임.
 - 중단선형 및 평면선형에 대한 상세는 보고서 선형제서신을 참조한다.
 - 중단계획고상의 EL.값은 교량표출 상단으로 도로중심선 EL.이다.
 - 확인측량은 매 단계별로 실시해야하며, 콘크리트 타설전 구조물의 위치 및 EL.을 확인하여야 한다.
 - 모든 기초의 심도는 지반여건에 따라 변경될 수 있으므로 기초의 시공계획 수립시 재하시험 및 시험말뚝 시공을 통하여 지지층 확인 및 지지력 산정후 설계도와 상이할 경우 감독관(감리원)의 승인을 거쳐 변경하여야 한다.
 - 기초 공사시 지하 매설물에 손상을 주지 않도록 충분한 사전 조사를 시행하여야 한다.
 - 기초 콘크리트 타설시 지하수의 영향을 받지않도록 침수와 물푸기를 하여 건조한 상태에서 시공하여야 한다.
 - 시공 단계별로 시공시 편도압 발생을 방지하기 위해 좌,우측을 동일하게 다짐을 하도록 하여야 한다.
 - 가시성계획은 현장여건에 따라 변경될 수 있으므로 시공상세도를 작성하여 감독관(감리자)의 승인을 거쳐 시공하여야 한다.
 - 차량이나 사람의 통행이 있는 곳에서는 슬래브 시공시 낙하물 방지를 철저히 설치하여야 한다.
 - 콘크리트 부재 단면이 두꺼운 경우 충분한 온도조절 제어방안을 수립후 시공대책을 강구하여야 한다.
 - 모든 구조물은 모따기를 하여야 한다.
 - 공사용 가도계획은 현장여건에 따라 변경할 수 있으나, 취수관로 및 하천에 영향을 최소화 할 수 있도록 운용계획을 수립하여 감독관(감리자)의 승인을 득한 후 시공하여야 한다.
 - 가시설 및 말뚝공법 시공시 천공장비 주행 및 작업위치에 장비전도 방지를 위한 지반 평탄화, 다짐 및 월판갈기 등을 시행하여야 한다.



사업명	두학지구 풍수해생활권 종합정비사업		
시설/공구	-		
건설분야	토목	건설단계	실시설계

개정번호	2024.
------	-------

날짜	
----	--

개 정 내 용	
---------	--

이 상 렬	
-------	--

홍 석 철	
-------	--

장 원 재	
-------	--

설 계 자	
-------	--

위치정보	장평천
축 척	S=1:300
도면번호	C0071202-001

도 면 명	도 면 명
편철번호	편철번호

두학교 종평면도	J-204
----------	-------

두학교 일반도(1)

S=1:100

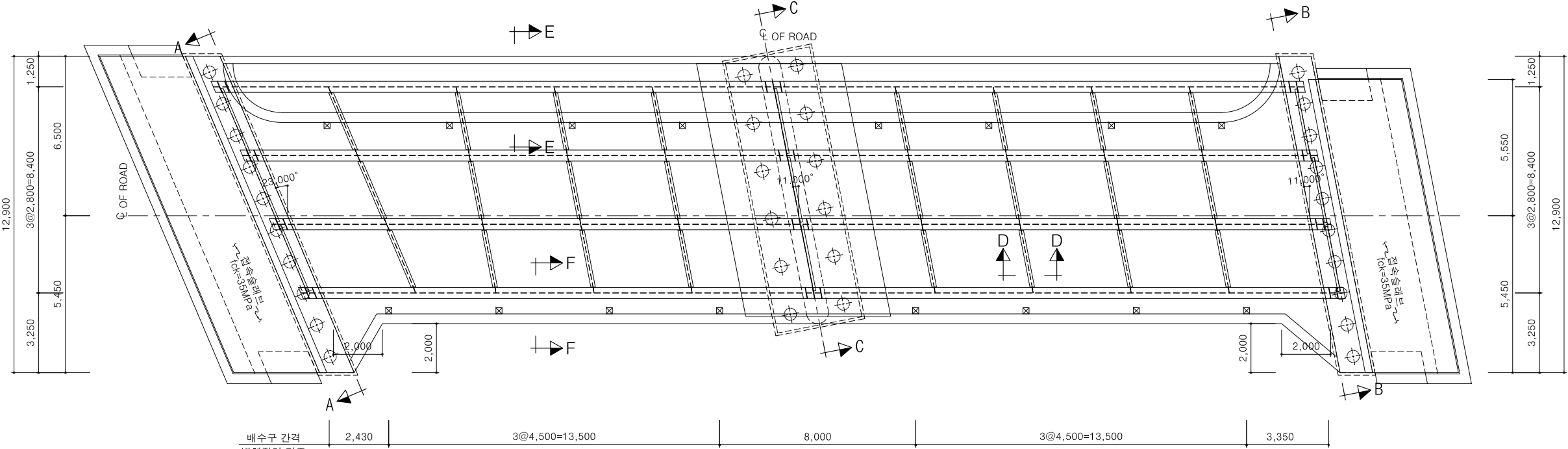
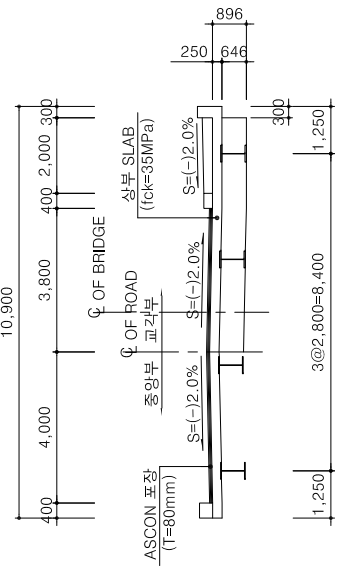
평면도

S=1:100

설계 방법	한계상태설계법
설계 기준강도	콘크리트 - 상부바닥판 : fck=35MPa
	- S R C : fck=40MPa
	- 벽체 : fck=35MPa
	- 기 초 : fck=27MPa
	- 날개벽 : fck=35MPa
설계 하중	- 접속슬래브 : fck=35MPa
	철근 : 400MPa
강재 : SM355B, SS275	
KL-510의 75% (2등교)	

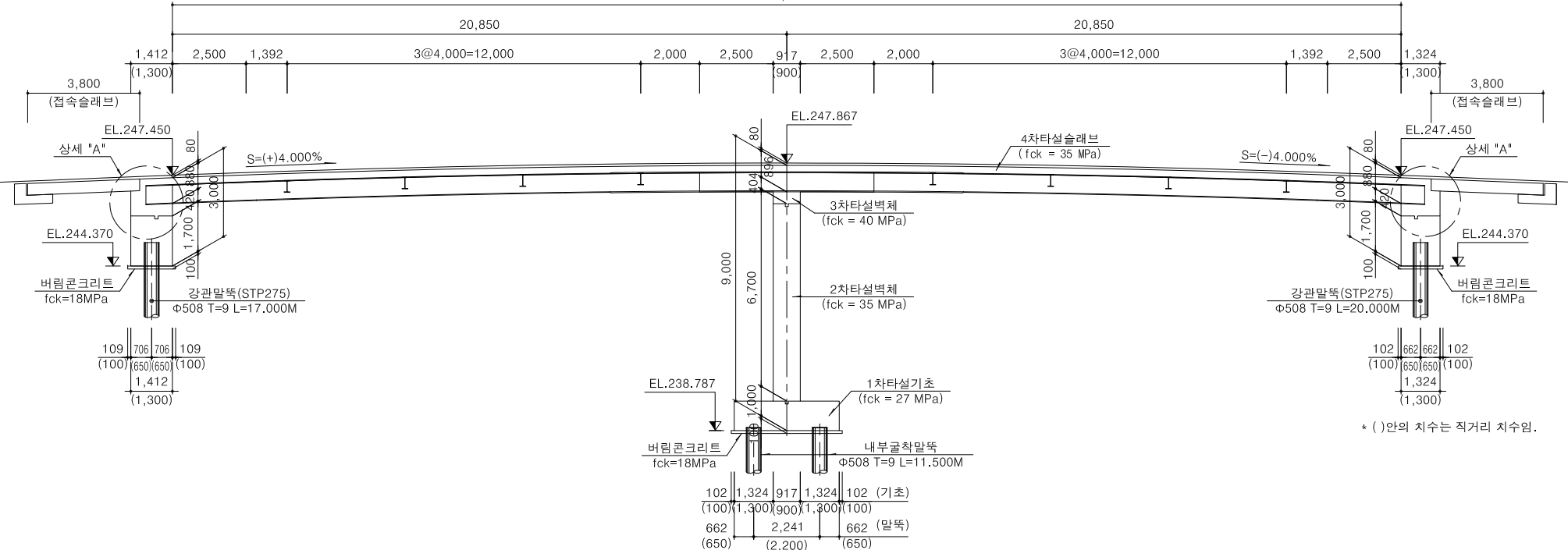
횡단면도

S=1:100



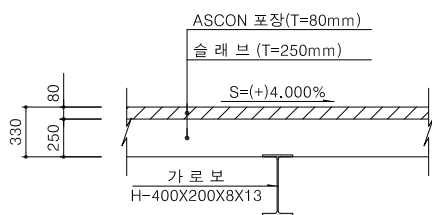
종단면도

S=1:100



단면 D-D

S=1:25

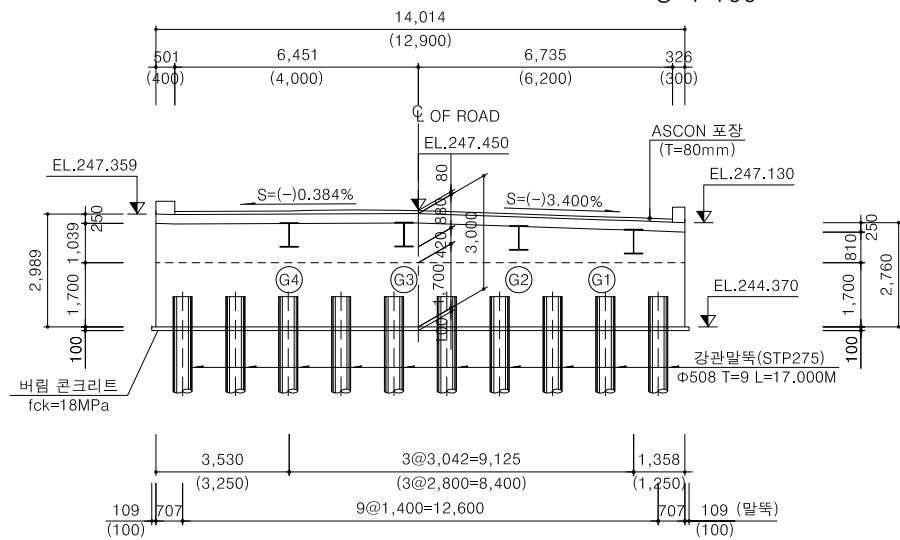


* ()안의 치수는 직거리 치수임.

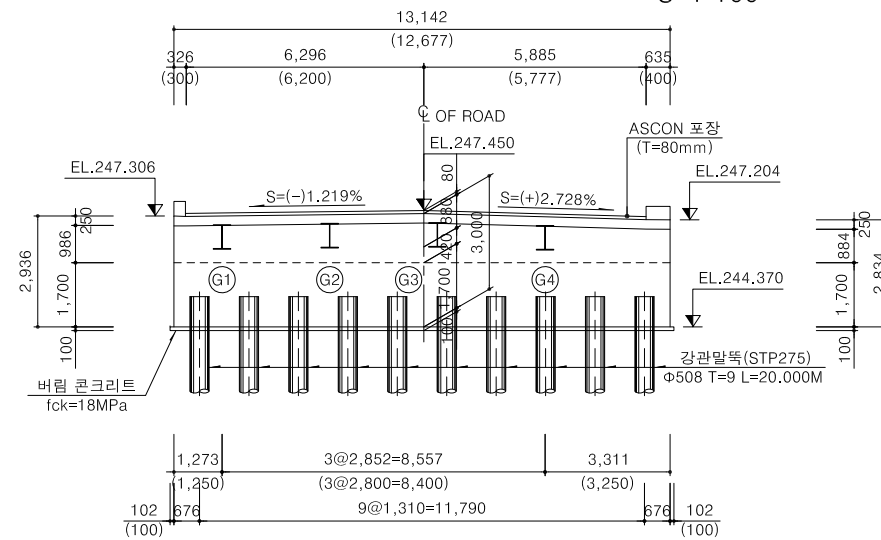
 제천시	사업명	두학지구 풍수해생활권 종합정비사업										위치정보	장평천	도면명	두학교 일반도(1)
	시설/공구	-										축척	S=1:100		
	 (주) 이산 ISAN CORPORATION	 (주) 도우 Dowoo, Co., Ltd.	건설분야	토목	건설단계	실시설계		2024.		이 상 렬 	홍 석 철 	장 원 재 	도면번호	C0071203-001	편철번호
						개정번호	날짜		개 정 내 용	과업책임자	분야별책임자	설계자			

설계 방법	한계 상태 설계법
설계 기준 강도	콘크리트 - 상부부딪판: fck=35MPa - S R C: fck=40MPa - 벽: fck=35MPa - 기: fck=27MPa - 널 개 벽: fck=35MPa - 접속슬래브: fck=35MPa
	철근: 400MPa
	강재: SM355B, SS275
	설계 하중
	KL-510의 75% (2등고)

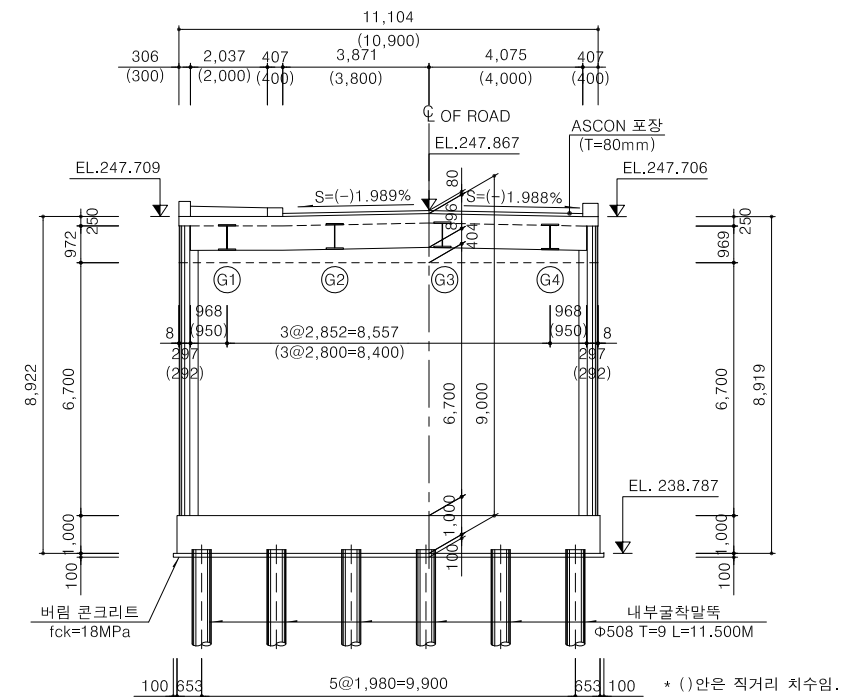
S=1:100



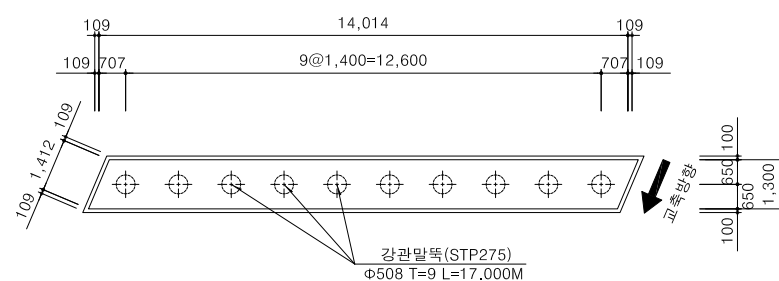
S=1:100



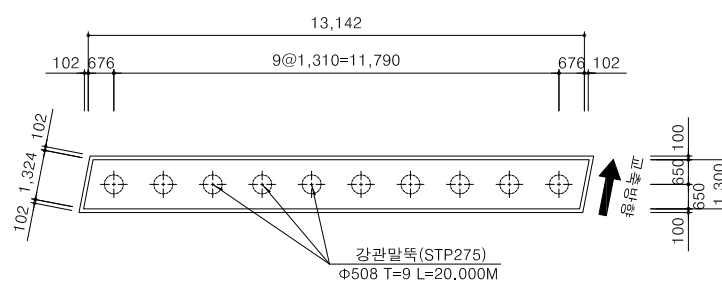
S=1:100



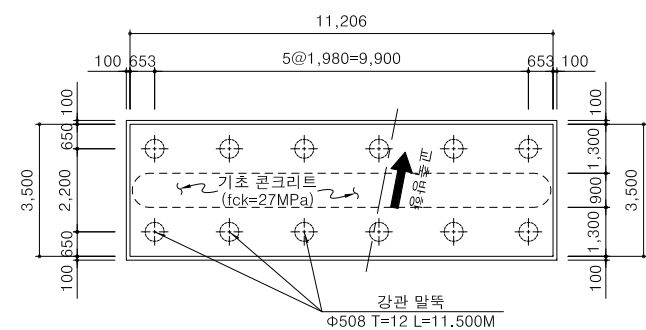
S=1:100



S=1:100



S=1:100



 제천시	사업명	두학지구 풍수해생활권 종합정비사업									위치정보	장평천	도면명	두학교 일반도(2)	
	시설/공구	-									축척	S=1:100			
	 (주) 이산 ISAN CORPORATION	 (주) 도우 Dowoo, Co., Ltd.	건설분야	토목	건설단계	실시설계		2024.		이상렬 	홍석철 	장원재 	도면번호	C0071203-002	편철번호
														적용표준	GED-01-1710

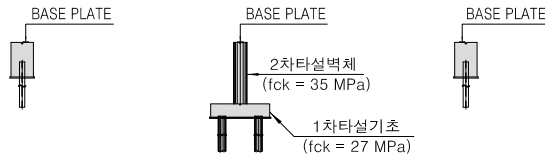
두학교 일반도(3)
S=1:100

설 계 방 법	한 계 상 태 설 계 법
설 계 기 준 강 도	콘크리트 - 상부바닥판 : fck=35MPa
	- S R C : fck=40MPa
	- 벽 체 : fck=35MPa
	- 기 초 : fck=27MPa
	- 날 개 벽 : fck=35MPa
	- 접속슬래브 : fck=35MPa
철 근 : 400MPa	
강 재 : SM355B, SS275	
설 계 하 중 KL-510의 75% (2등교)	

시 공 순 서 도

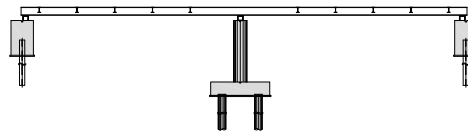
S=NONE

시공 1단계 : 하부시공



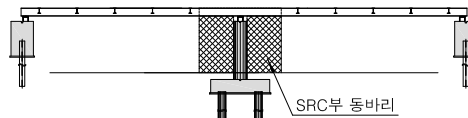
- 시공점부 교대 시공 및 중간교각 시공
- 중간교각부 2차타설까지 시공
- 지점부 BASE PLATE 설치 (강형일반도, 강형상세도 참조)

시공 2단계 : 강거더 거치



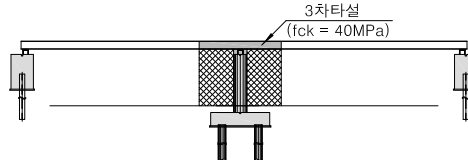
- 강거더 거치
- 가로보 설치

시공 3단계 : SRC부 동바리 설치



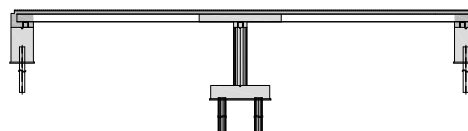
- 교각 SRC부 동바리 설치 및 거푸집 설치

시공 4단계 : SRC부 콘크리트 타설



- 바이브레이터에 의한 콘크리트 타설

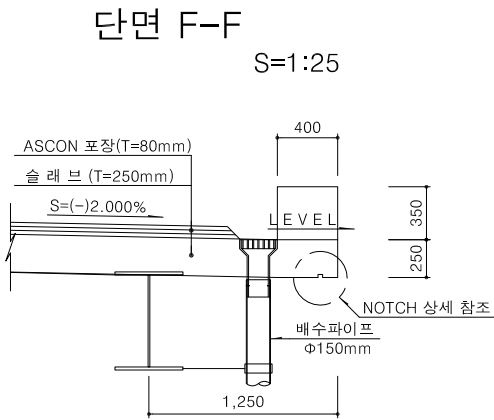
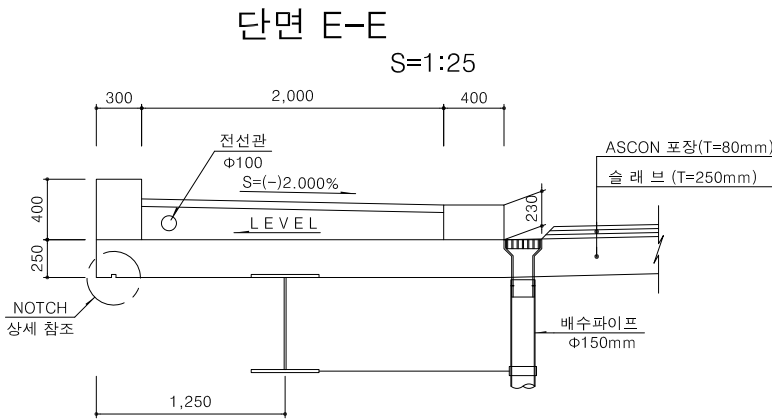
시공 5단계 : 시,중점 교대 2차 타설 및 바닥판 콘크리트 타설



- 교각 SRC부 콘크리트 강도 확인 후 동바리 철거
- 시,중점 교대 2차 타설 및 바닥판 콘크리트 타설

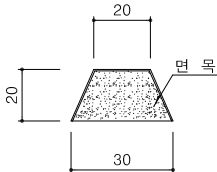
NOTE

- 각 타설단계별 콘크리트 강도를 확인하여 타설하여야 한다.
- 각 단계별 콘크리트 타설은 전 단계의 콘크리트가 충분히 강도를 발휘한 후 타설한다.
- SRC부 콘크리트 타설은 강거더 상부까지로 한다.
- SRC부 콘크리트 타설시 콘크리트가 PBL(강제상세 참조)Hole을 매우지 않도록 한다.



NOTCH 상세

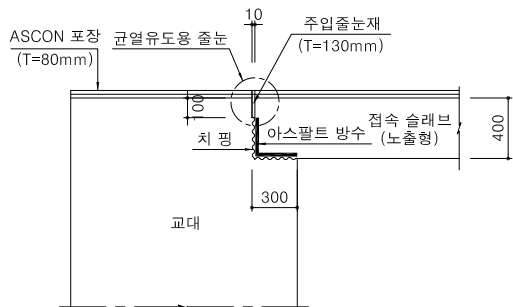
S=NONE



* 외부로부터 유입된 물을 차단하여 구조물 내부 백태등을 방지하도록 한다.

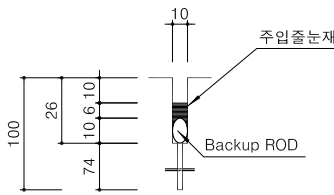
상세 "A"

S=NONE



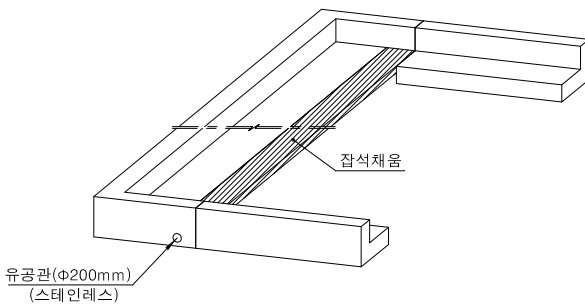
균열유도용 줄눈 상세

S=NONE



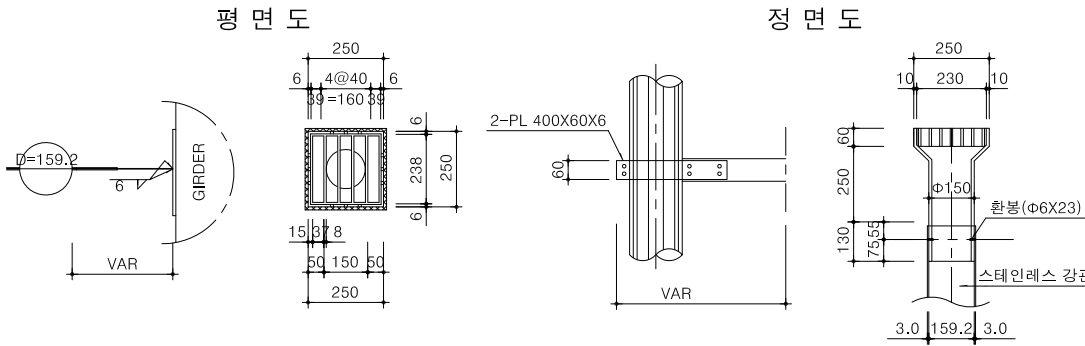
받침 슬래브 개념도

S=NONE



배수구 상세

S=NONE



사업명 두학지구 풍수해생활권 종합정비사업



시설/공구 -



건설분야 토목 건설단계 실시설계



개정번호 2024.



개정내용



이 상 렬 홍 석 철 장 원 재



위치정보



장평천

도면명

도면번호

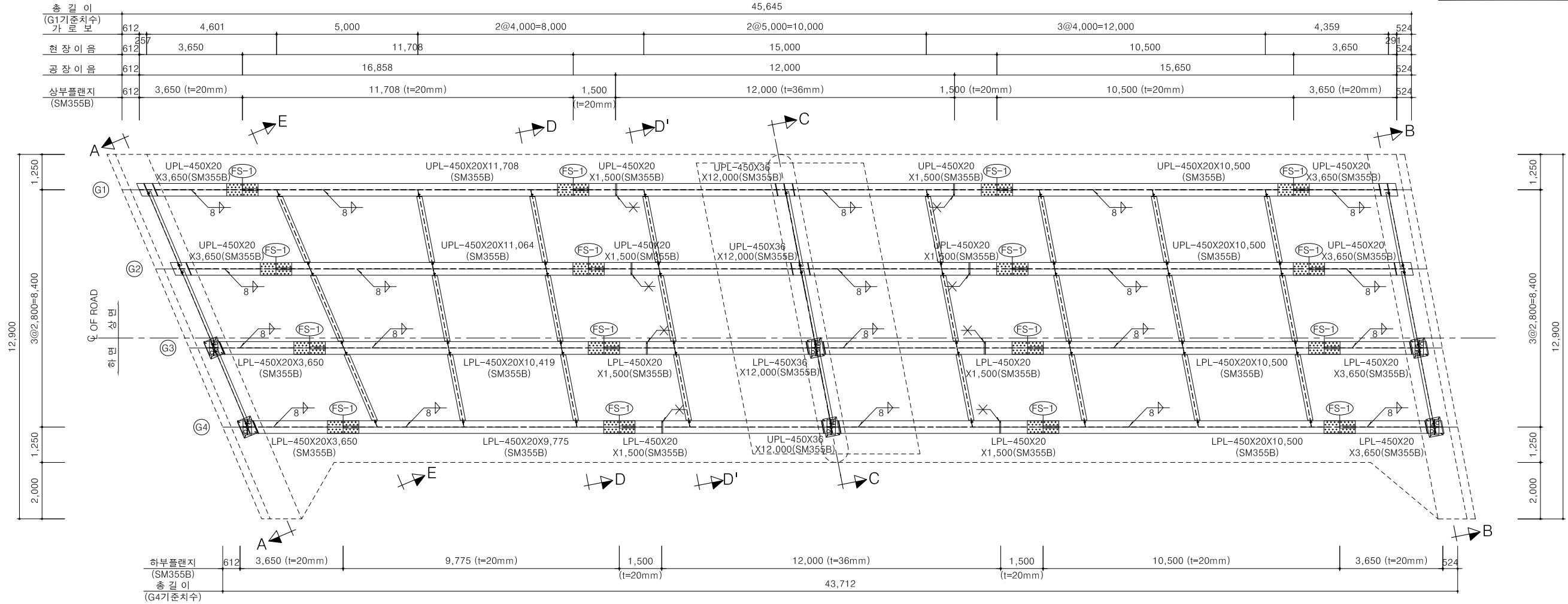
작용표준

GED-01-1710

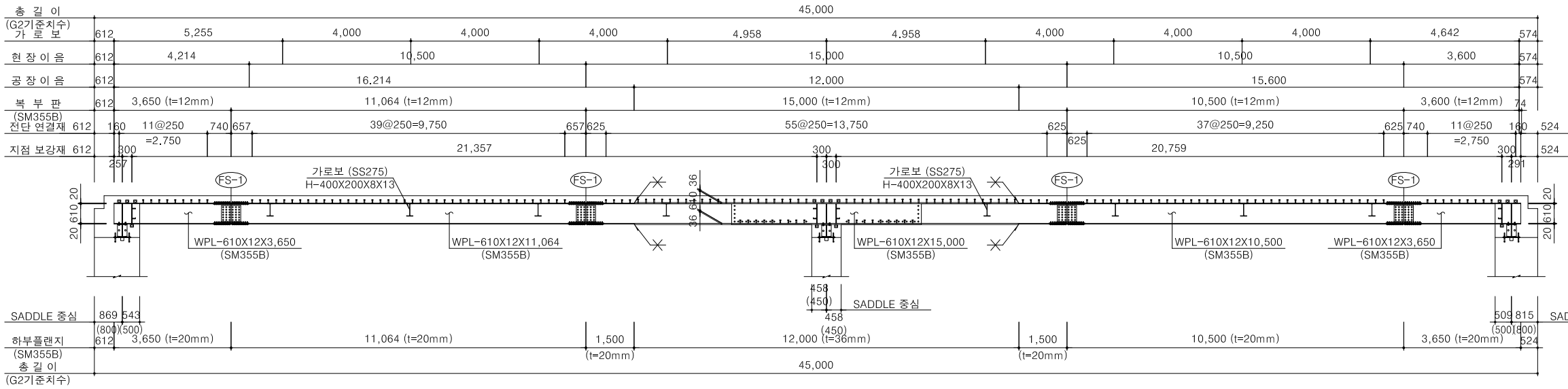
두학교 강형 상세도(1)
S=1:80

평면도
S=1:80

설계 방법	한계 상태 설계법
설계 기준강도	콘크리트 - 상부바닥판 : fck=35MPa
	- S R C : fck=40MPa
	- 벽체 : fck=35MPa
	- 기 초 : fck=27MPa
	- 날개벽 : fck=35MPa
설계 하중	- 접속슬래브 : fck=35MPa
	철근 : 400MPa
	강재 : SM355B, SS275
	KL-510의 75% (2등교)



종단면도
S=1:80



* 각 거더 제작시 종단구배 및 편구배, 솟음량을 고려하여 제작하여야 함.

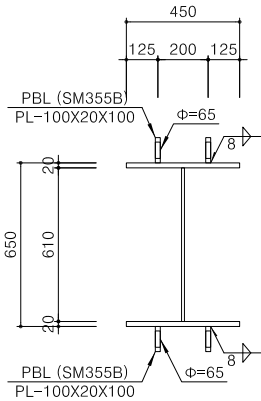
 제천시	사업명	두학지구 풍수해생활권 종합정비사업									위치정보	장평천	도면명	두학교 강형 상세도(1)								
	시설/공구	-									축척	S=1:80										
	 (주) 이산 ISAN CORPORATION	 (주) 도우 Dowoo Co., Ltd.	건설분야	토목	건설단계	실시설계		2023.		이 상 렬 	홍 석 철 	장 원 재 	도면번호	C0071203-029	편철번호	J-233						
														개정번호	날짜	개 정 내 용		과업책임자	분야별책임자	설계자	적용표준	GED-01-1710

두학교 강형 상세도(3)
S=1:30

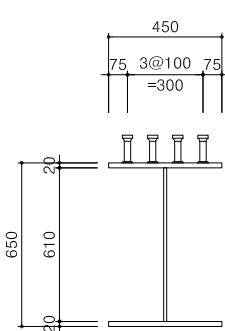
설계 방법	한계 상태 설계법
설계 기준 강도	콘크리트 - 상부바닥판 : fck=35MPa
	- S R C : fck=40MPa
	- 벽 체 : fck=35MPa
	- 기 초 : fck=27MPa
	- 날 개 벽 : fck=35MPa
설계 하중	- 접속슬래브 : fck=35MPa
	철근 : 400MPa
	강재 : SM355B, SS275
	KL-510의 75% (2등급)

SRC부 PBL 및 STUD 상세
S=1:15

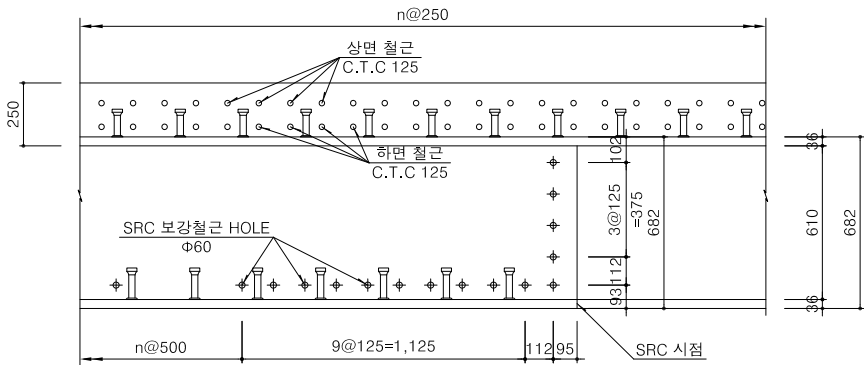
(시·중점 벽체매입부 PBL)



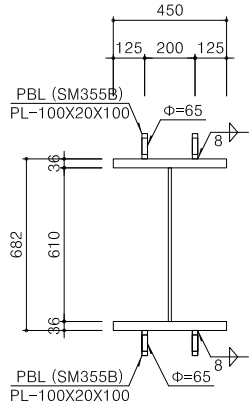
(일반부 STUD)



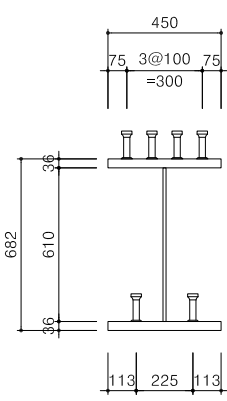
(SRC부 측면도)



(교각 벽체매입부 PBL)



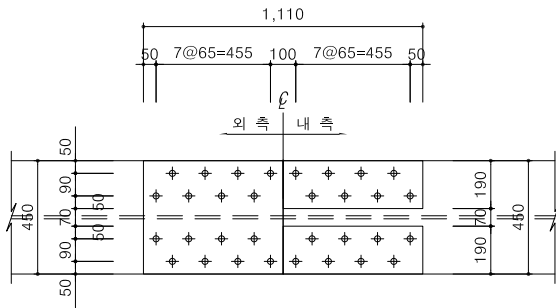
(교각 SRC부 STUD)



현장이음 상세도 (F.S-1)

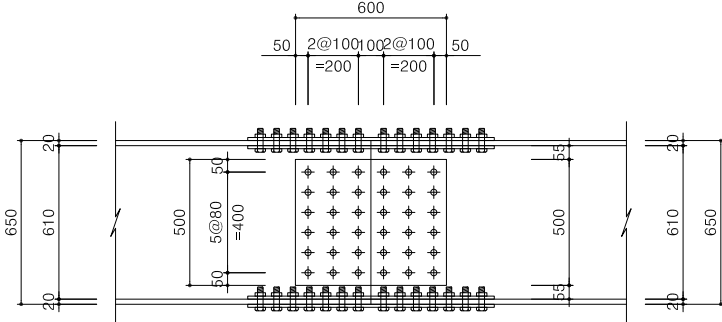
S=1:15

상부플랜지



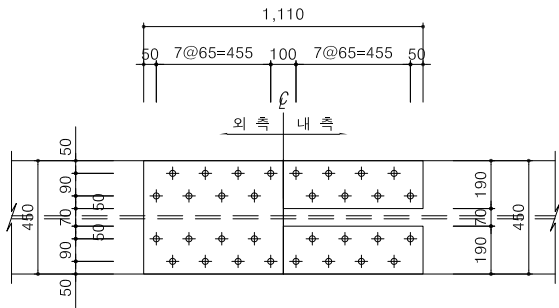
(개소당)			
규격	수량 (EA)	재질	비고
PL - 450 X 12 X 1,110	1	SM355B	
PL - 190 X 12 X 1,110	2	SM355B	
H.T.B M22 X 85	32	F10T	

복부판



(개소당)			
규격	수량 (EA)	재질	비고
PL - 600 X 12 X 500	2	SM355B	
H.T.B M22 X 75	36	F10T	

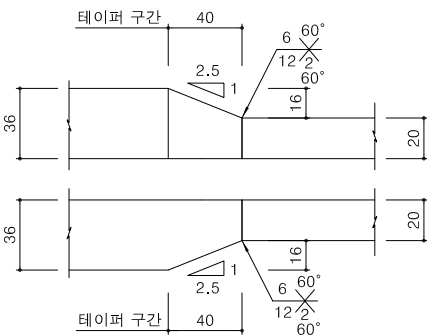
하부플랜지



(개소당)			
규격	수량 (EA)	재질	비고
PL - 450 X 12 X 1,110	1	SM355B	
PL - 190 X 12 X 1,110	2	SM355B	
H.T.B M22 X 85	32	F10T	

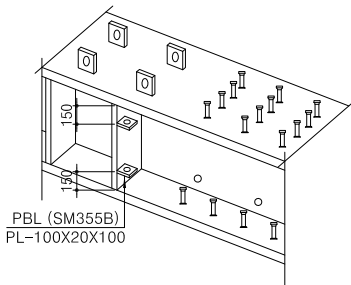
공장이음 상세

S=NONE



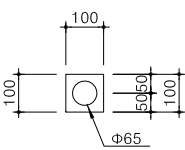
상세 "C"

S=NONE



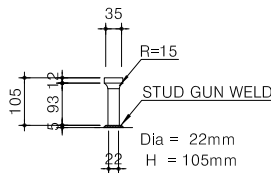
PBL 상세

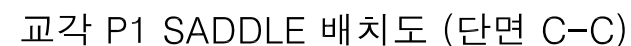
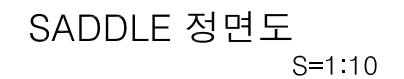
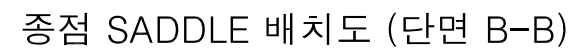
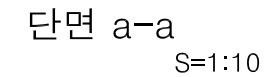
S=NONE



STUD 상세

S=NONE



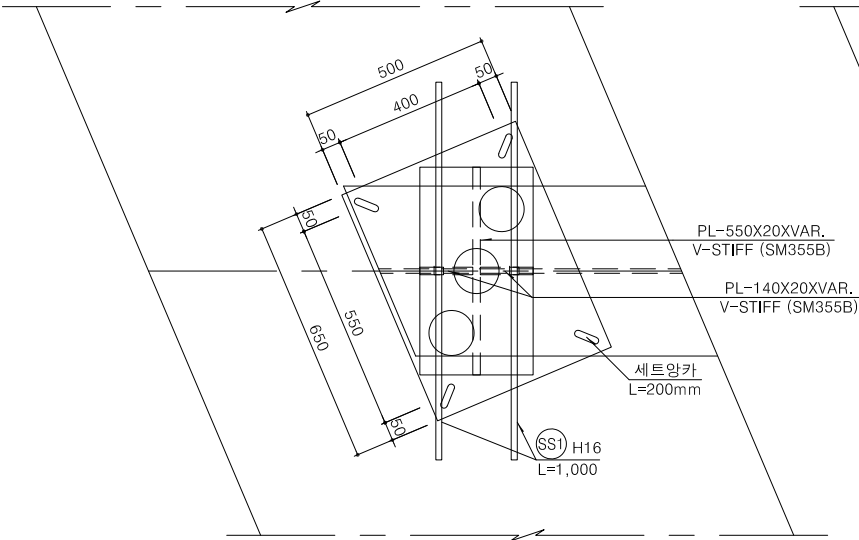
시점 SADDLE 배치도 (단면 A-A)

두학교 강형 상세도(5)
S=1:30

설 계 방 법	한 계 상 태 설 계 법
설 계 기 준 강 도	콘크리트 - 상부바닥판 : fck=35MPa
	- S R C : fck=40MPa
	- 벽 체 : fck=35MPa
	- 기 초 : fck=27MPa
	- 널 개 벽 : fck=35MPa
	- 접속슬래브 : fck=35MPa
	철 근 : 400MPa
	강 재 : SM355B, SS275
설 계 하 중	KL-510의 75% (2등교)

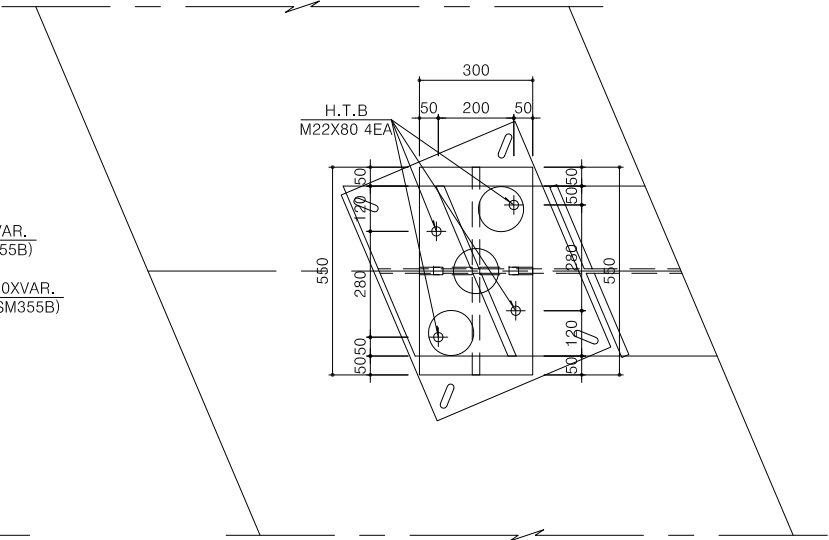
단면 b-b
S=1:10

(시점부 벽체)

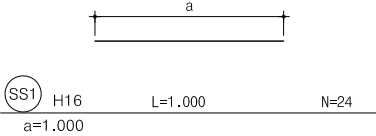


SADDLE 볼트 위치 상세
S=1:10

(시점부 벽체)



철 근 상 세 도



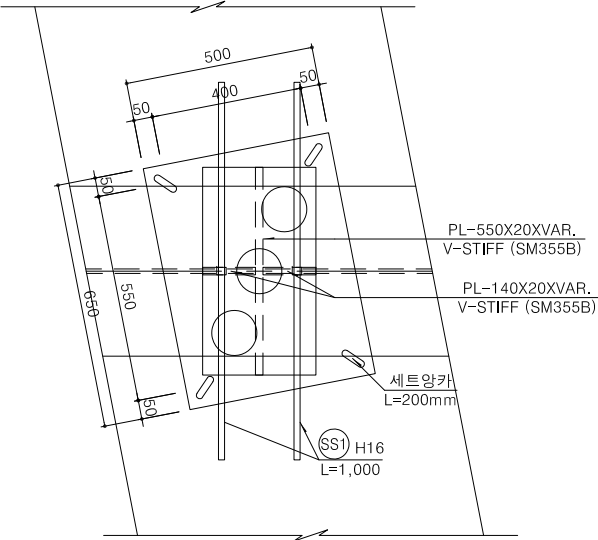
(SD-400)				(전체분)		
번호	직경	길 이 (m)	갯 수	총 길 이 (m)	단위중량 (kg/m)	총 중 량 (ton)
SS1	H16	1.000	24	24.000		3.0% 가산
소 계				24.000	1.560	0.038
합 계						0.038

강 재 재 료 표

부 재 명	너 비 (mm)	두 께 (mm)	길 이 (mm)	수 량 (EA)	단위중량 (t/m ³)	총중량 (ton)	재 질
BASE PLATE	650	10	500	12	7.850	0.306	SM355B
PLATE	550	20	300	24	7.850	0.622	SM355B
수 직 재	140	20	154	2	7.850	0.007	SM355B
	140	20	258	2	7.850	0.011	SM355B
	140	20	347	2	7.850	0.015	SM355B
	140	20	338	2	7.850	0.015	SM355B
	140	20	285	2	7.850	0.013	SM355B
	140	20	320	2	7.850	0.014	SM355B
	140	20	340	2	7.850	0.015	SM355B
	140	20	262	2	7.850	0.012	SM355B
	140	20	277	2	7.850	0.012	SM355B
	140	20	305	2	7.850	0.013	SM355B
	140	20	347	2	7.850	0.015	SM355B
	140	20	291	2	7.850	0.013	SM355B
수 직 재	550	20	154	1	7.850	0.013	SM355B
	550	20	258	1	7.850	0.022	SM355B
	550	20	347	1	7.850	0.030	SM355B
	550	20	338	1	7.850	0.029	SM355B
	550	20	285	1	7.850	0.025	SM355B
	550	20	320	1	7.850	0.028	SM355B
	550	20	340	1	7.850	0.029	SM355B
	550	20	262	1	7.850	0.023	SM355B
	550	20	277	1	7.850	0.024	SM355B
	550	20	305	1	7.850	0.026	SM355B
	550	20	347	1	7.850	0.030	SM355B
	550	20	291	1	7.850	0.025	SM355B
앙카볼트		16	200	48			
H.T.B		22	80	32			F10T
		22	95	16			F10T
계						1.387	

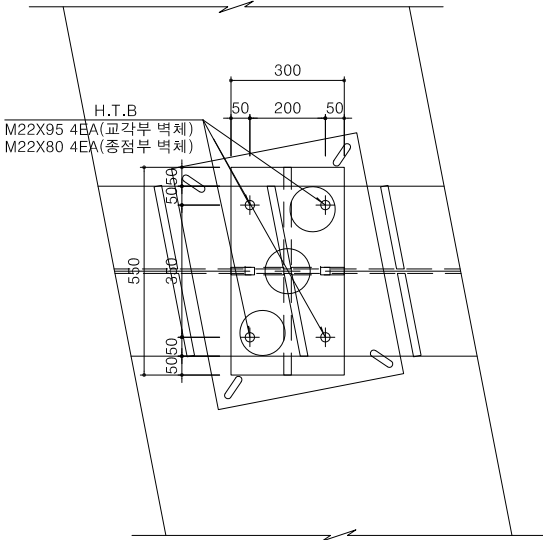
단면 b-b
S=1:10

(교각부, 중점부 벽체)

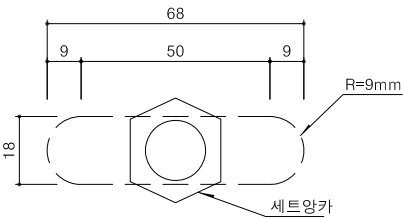


SADDLE 볼트 위치 상세
S=1:10

(교각부, 중점부 벽체)

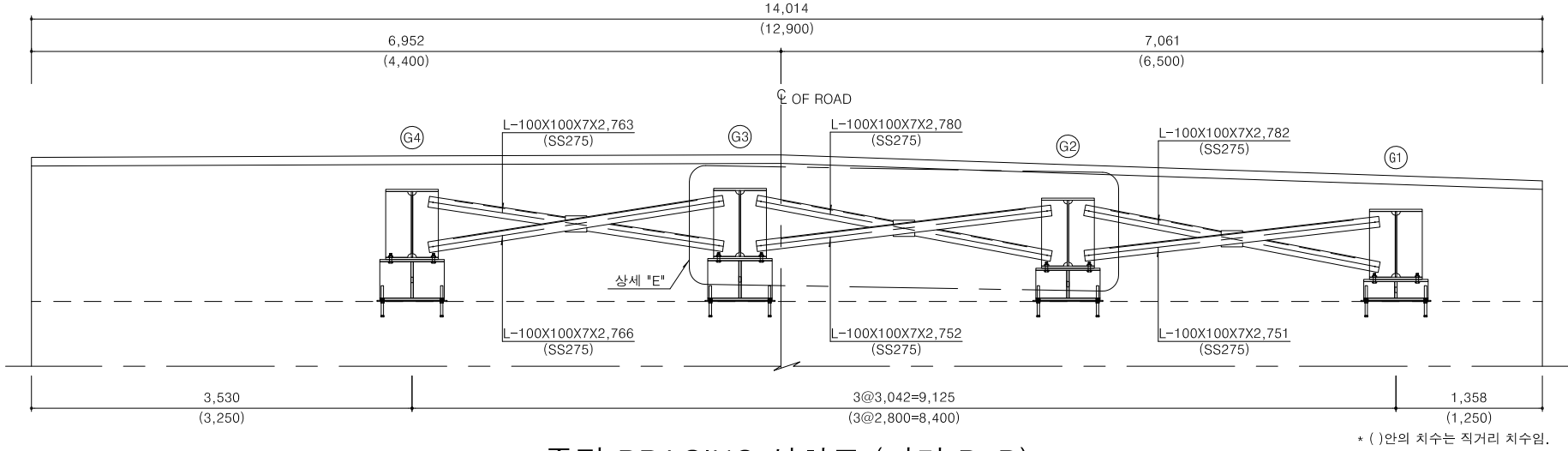


상 세 "D"
S=NONE

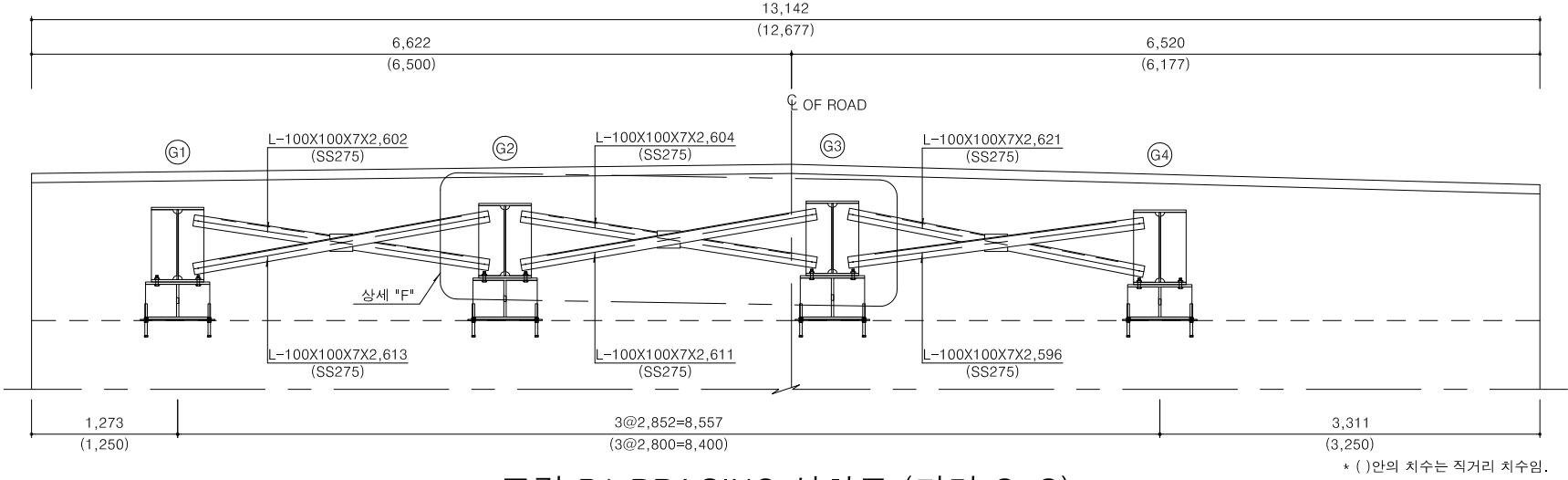


두학교 강형 상세도(6)
S=1:30

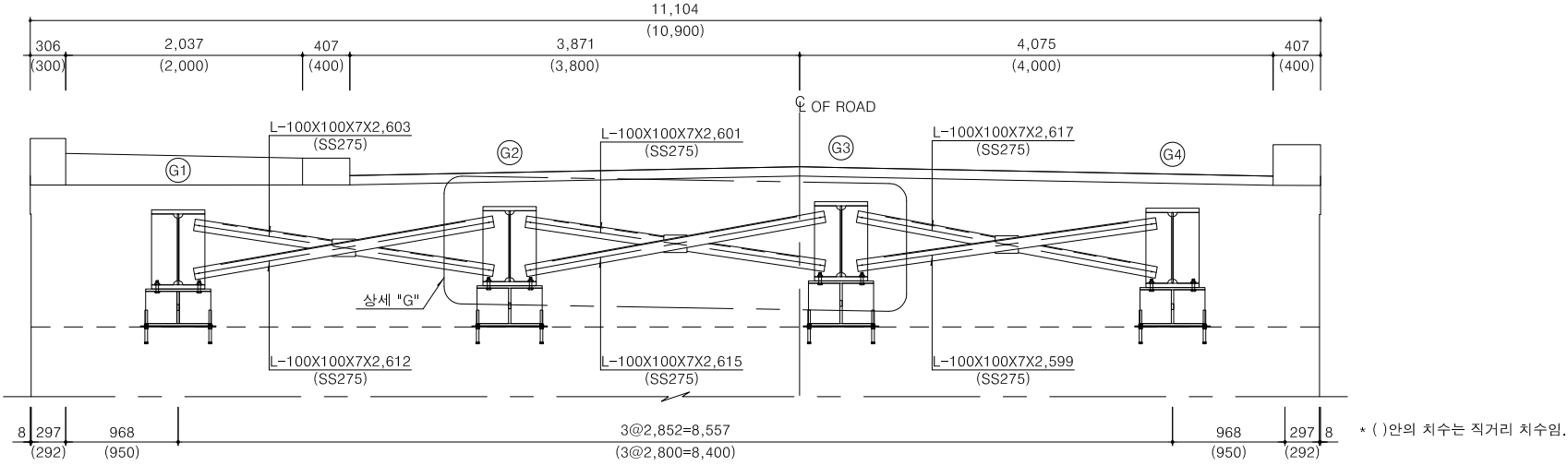
시점 BRACING 설치도 (단면 A-A)
S=1:30



종점 BRACING 설치도 (단면 B-B)
S=1:30



교각 P1 BRACING 설치도 (단면 C-C)
S=1:30

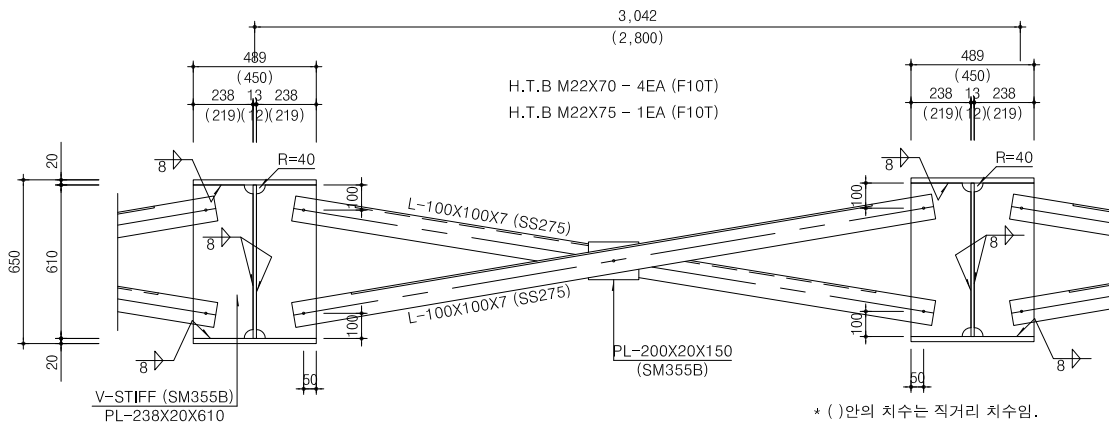


설계 방법	한계 상태 설계법
설계 기준 강도	콘크리트 - 상부바닥판 : fck=35MPa
	- S R C : fck=40MPa
	- 벽체 : fck=35MPa
	- 기 초 : fck=27MPa
	- 날개벽 : fck=35MPa
설계 하중	- 접속슬래브 : fck=35MPa
	철근 : 400MPa
	강재 : SM355B, SS275
	KL-510의 75% (2등교)

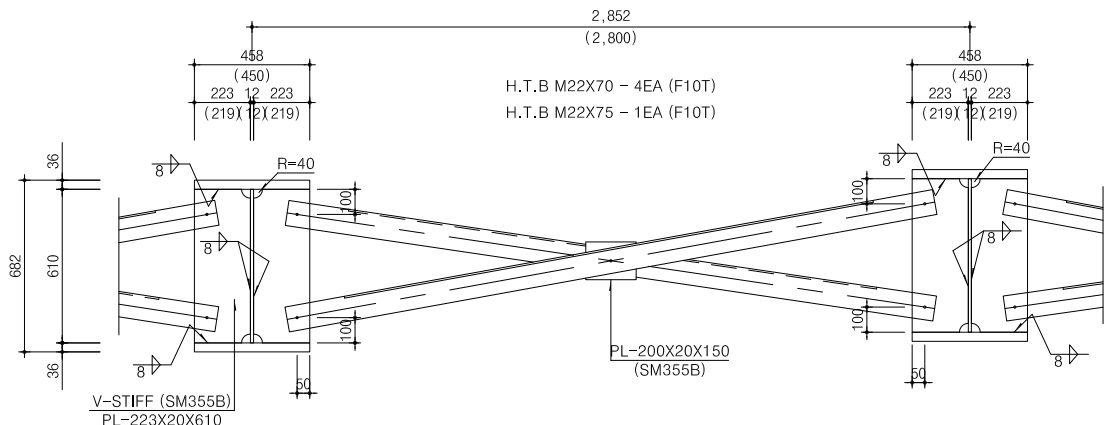
두학교 강형 상세도(7)
S=1:30

설 계 방 법	한 계 상 태 설 계 법
설 계 기 준 강 도	콘크리트 - 상부바닥판 : fck=35MPa
	- S R C : fck=40MPa
	- 벽 체 : fck=35MPa
	- 기 초 : fck=27MPa
	- 날 개 벽 : fck=35MPa
	- 접속슬래브 : fck=35MPa
	철 근 : 400MPa
	강 재 : SM355B, SS275
설 계 하 중	KL-510의 75% (2등교)

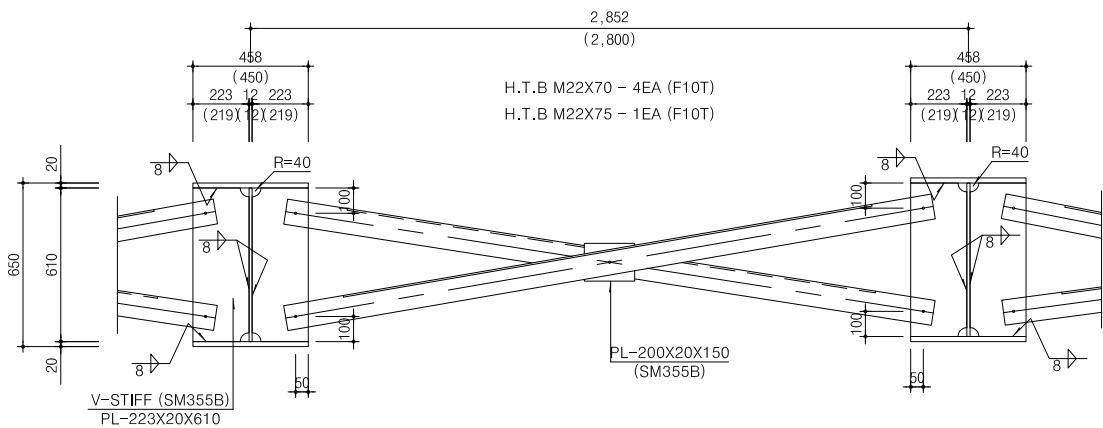
상세 "E"
S=1:15



상세 "G"
S=1:15



상세 "F"
S=1:15

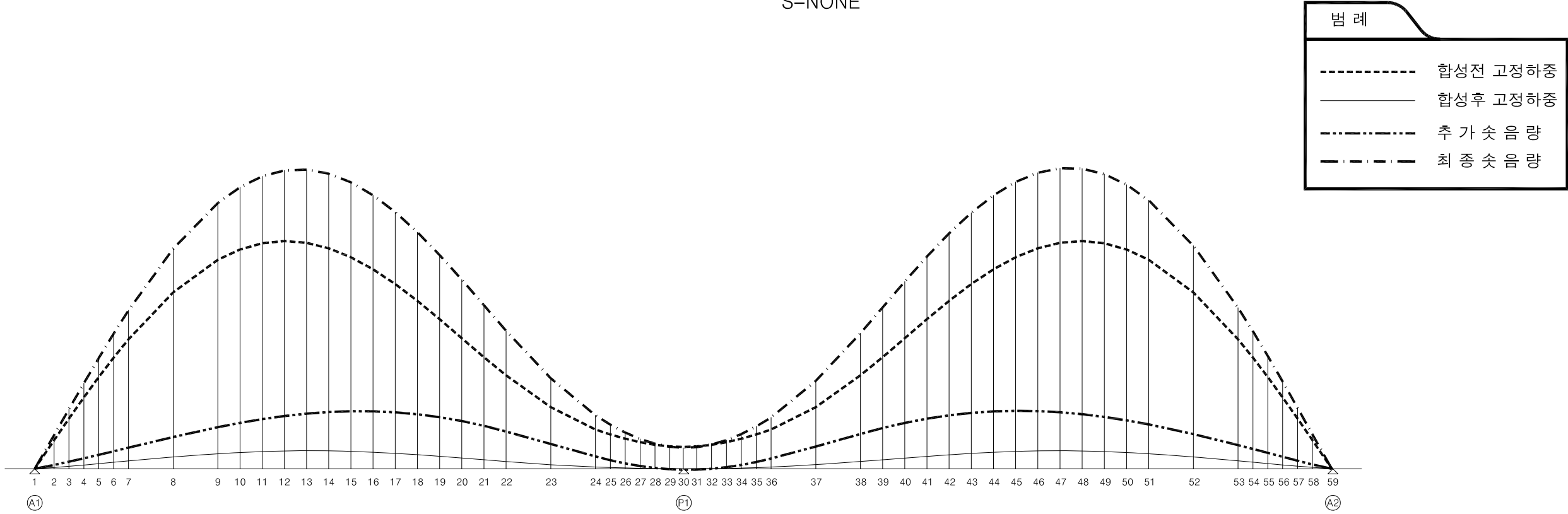


주 형 브 레 이 싱
S=NONE



NOTE
※ 지점부 X브레이싱은 가설완료후 현장여건에 따라 제거하여도 됨.

두 학교 솟음도
S=NONE



(단위:m)																														
구 분	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30
거 리	0	0.650	1.150	1.650	2.150	2.650	3.150	4.650	6.150	6.895	7.640	8.384	9.129	9.874	10.619	11.363	12.108	12.853	13.598	14.342	15.087	15.832	17.332	18.832	19.332	19.832	20.332	20.832	21.332	21.782
① 강거더 자중	0.000000	0.000692	0.001216	0.001730	0.002227	0.002703	0.003156	0.004338	0.005201	0.005496	0.005699	0.005807	0.005822	0.005746	0.005584	0.005341	0.005024	0.004644	0.004210	0.003737	0.003238	0.002731	0.001736	0.000863	0.000619	0.000408	0.000235	0.000105	0.000024	0.000000
② SRC 자중	0.000000	0.000147	0.000259	0.000371	0.000483	0.000593	0.000702	0.001020	0.001319	0.001458	0.001591	0.001716	0.001832	0.001939	0.002037	0.002123	0.002199	0.002262	0.002312	0.002348	0.002371	0.002378	0.002357	0.002298	0.002270	0.002242	0.002215	0.002191	0.002173	0.002168
③ 바닥판 자중	0.000000	0.003963	0.006963	0.009885	0.012698	0.015375	0.017893	0.024278	0.028592	0.029884	0.030595	0.030730	0.030306	0.029352	0.027911	0.026044	0.023813	0.021305	0.018613	0.015851	0.013132	0.010595	0.006260	0.003439	0.002882	0.002406	0.002020	0.001735	0.001561	0.001509
합성전 고정하중 Σ ① + ② + ③	0.000000	0.004802	0.008439	0.011986	0.015407	0.018672	0.021751	0.029635	0.035111	0.036838	0.037885	0.038252	0.037960	0.037037	0.035532	0.033508	0.031036	0.028210	0.025135	0.021937	0.018741	0.015703	0.010353	0.006599	0.005772	0.005056	0.004469	0.004030	0.003759	0.003676
④ 합성후 2차 고정하중	0.000000	0.000218	0.000414	0.000628	0.000853	0.001085	0.001319	0.001990	0.002540	0.002746	0.002898	0.002993	0.003029	0.003005	0.002922	0.002784	0.002597	0.002366	0.002102	0.001814	0.001515	0.001219	0.000680	0.000297	0.000214	0.000142	0.000083	0.000040	0.000013	0.000004
추 가 솟 음 량	0.000000	0.000648	0.001189	0.001757	0.002344	0.002944	0.003549	0.005339	0.006991	0.007712	0.008341	0.008862	0.009265	0.009537	0.009670	0.009655	0.009486	0.009159	0.008671	0.008025	0.007218	0.006255	0.004170	0.002085	0.001439	0.000897	0.000462	0.000138	-0.000069	-0.000153
최 종 솟 음 량	0.000000	0.005668	0.010042	0.014370	0.018604	0.022700	0.026618	0.036964	0.044642	0.047297	0.049124	0.050108	0.050253	0.049579	0.048124	0.045948	0.043120	0.039736	0.035908	0.031775	0.027474	0.023178	0.015203	0.008982	0.007425	0.006095	0.005014	0.004208	0.003702	0.003527

(단위:m)																													
구 분	31	32	33	34	35	36	37	38	39	40	41	42	43	44	45	46	47	48	49	50	51	52	53	54	55	56	57	58	59
거 리	22,232	22,732	23,232	23,732	24,232	24,732	26,232	27,732	28,477	29,222	29,966	30,711	31,456	32,201	32,945	33,690	34,435	35,180	35,924	36,669	37,414	38,914	40,414	40,914	41,414	41,914	42,414	42,914	43,564
① 강거더 자중	0.000024	0.000105	0.000235	0.000408	0.000619	0.000863	0.001736	0.002731	0.003238	0.003737	0.004210	0.004644	0.005024	0.005341	0.005584	0.005746	0.005822	0.005807	0.005699	0.005496	0.005201	0.004338	0.003156	0.002703	0.002227	0.001730	0.001216	0.000692	0.000000
② SRC 자중	0.002173	0.002191	0.002215	0.002242	0.002270	0.002298	0.002357	0.002378	0.002371	0.002348	0.002312	0.002262	0.002199	0.002123	0.002037	0.001939	0.001832	0.001716	0.001591	0.001458	0.001319	0.001020	0.000702	0.000593	0.000483	0.000371	0.000259	0.000147	0.000000
③ 바닥판 자중	0.001561	0.001735	0.002020	0.002406	0.002882	0.003439	0.006260	0.010595	0.013132	0.015851	0.018613	0.021305	0.023813	0.026044	0.027911	0.029352	0.030306	0.030730	0.030595	0.029884	0.028592	0.024278	0.017893	0.015375	0.012698	0.009885	0.006963	0.003963	0.000000
합성전 고정하중 Σ ① + ② + ③	0.003759	0.004030	0.004469	0.005056	0.005772	0.006599	0.010353	0.015703	0.018741	0.021937	0.025135	0.028210	0.031036	0.033508	0.035532	0.037037	0.037960	0.038252	0.037885	0.036838	0.035111	0.029635	0.021751	0.018672	0.015407	0.011986	0.008439	0.004802	0.000000
④ 합성후 2차 고정하중	0.000012	0.000038	0.000081	0.000139	0.000210	0.000292	0.000673	0.001211	0.001507	0.001805	0.002093	0.002358	0.002589	0.002777	0.002915	0.002999	0.003024	0.002990	0.002897	0.002746	0.002542	0.001997	0.001332	0.001100	0.000870	0.000647	0.000436	0.000243	0.000000
추 가 솟 음 량	-0.000136	0.000004	0.000266	0.000644	0.001134	0.001733	0.003738	0.005846	0.006849	0.007709	0.008420	0.008981	0.009388	0.009640	0.009740	0.009691	0.009499	0.009171	0.008715	0.008140	0.007457	0.005833	0.003981	0.003333	0.002676	0.002017	0.001363	0.000720	0.000000
최 종 솟 음 량	0.003635	0.004072	0.004816	0.005839	0.007116	0.008624	0.014765	0.022760	0.027097	0.031451	0.035648	0.039549	0.043013	0.045925	0.048187	0.049727	0.050483	0.050413	0.049496	0.047724	0.045111	0.037465	0.027063	0.023104	0.018953	0.014650	0.010238	0.005765	0.000000