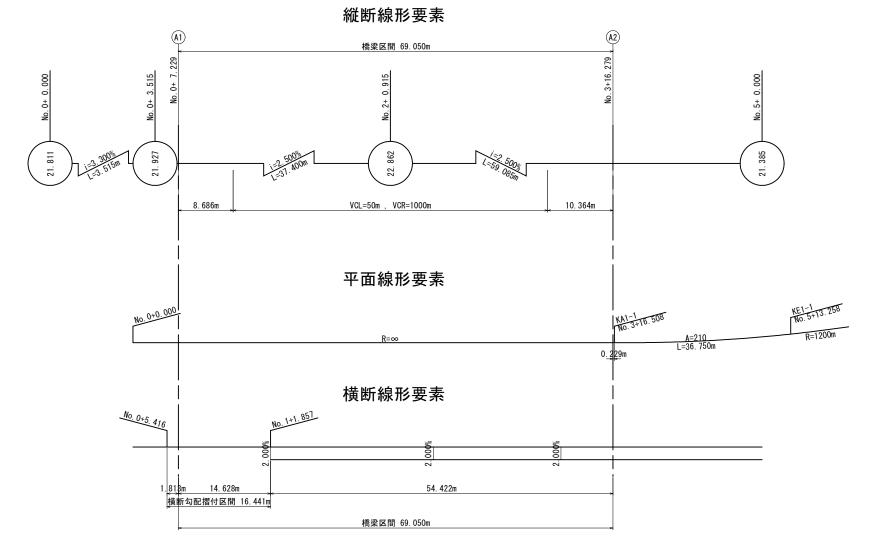


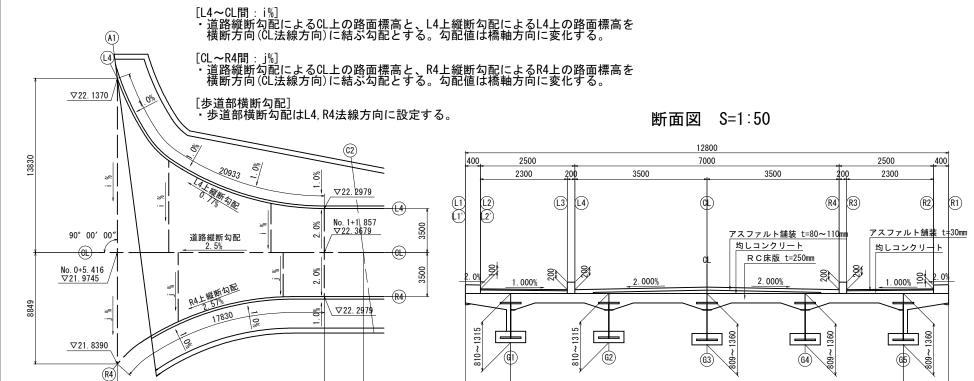
線形図(その2)



横断勾配摺付け区間の車道横断勾配

横断勾配摺付け区間 16441

3122



1200

4x2600=10400

構造高表

					S1支点			
		ST1	G1	G2	G3	G4	G5	ST2
路面標高	Z0	22. 145	22. 147	22. 110	22. 068	22. 019	21. 965	21. 946
舗装厚	H1	0.030	0.080	0.080	0.080	0.080	0.080	0. 030
均しコン厚	H2	0. 034	0. 031	0. 038	0. 038	0. 033	0. 025	0.090
床版上面標高	Z2	22. 081	22. 036	21. 992	21. 950	21. 906	21. 860	21. 826
桁高	Н3	0.890	0.890	0.890	0.840	0.840	0.840	0.800
桁下面標高	Z3	21. 191	21. 146	21. 102	21. 110	21. 066	21. 020	21. 026
レア一厚	H4	0. 024	0. 021	0. 020	0. 022	0. 021	0.020	0.000
支承高	Н5	0. 146	0. 235	0. 235	0. 235	0. 235	0. 235	0. 146
調整モルタル厚	Н6	0.030	0. 030	0.030	0. 030	0. 030	0.030	0. 030
台座コンクリート高	H7	0. 247	0. 141	0. 123	0. 154	0. 136	0. 116	0. 250
下部工天端高	EL1	20. 744	20. 719	20. 694	20. 669	20. 644	20. 619	20. 600

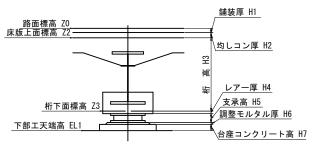
			P1支点						
		G1	G2	G3	G4	G5			
路面標高	Z0	22. 445	22. 451	22. 506	22. 458	22. 458			
舗装厚	H1	0.030	0.080	0.080	0.080	0.030			
均しコン厚	H2	0.077	0.030	0.082	0.030	0.077			
床版上面標高	Z2	22. 338	22. 341	22. 344	22. 348	22. 351			
桁高	Н3	1. 260	1. 260	1. 310	1. 310	1. 310			
桁下面標高	Z3	21. 078	21. 081	21. 034	21. 038	21. 041			
レア一厚	H4	0.020	0. 021	0. 021	0. 021	0. 021			
支承高	H5	0. 389	0. 389	0. 389	0. 389	0.389			
調整モルタル厚	Н6	0.030	0.030	0.030	0.030	0.030			
台座コンクリート高	H7	0. 145	0. 147	0. 100	0. 104	0. 107			
下部工天端高	EL1	20. 494	20. 494	20. 494	20. 494	20. 494			

				P2支点		
		G1	G2	G3	G4	G5
路面標高	Z0	22. 424	22. 423	22. 471	22. 414	22. 407
舗装厚	H1	0.030	0.080	0.080	0.080	0.030
均しコン厚	H2	0.084	0.036	0.086	0. 032	0.078
床版上面標高	Z2	22. 310	22. 307	22. 305	22. 302	22. 299
桁高	Н3	1. 250	1. 250	1. 290	1. 290	1. 290
桁下面標高	Z3	21. 060	21. 057	21. 015	21. 012	21. 009
レア一厚	H4	0. 021	0. 021	0.020	0. 020	0. 020
支承高	Н5	0.389	0.389	0.389	0. 389	0.389
調整モルタル厚	Н6	0. 030	0. 030	0. 030	0. 030	0. 030
台座コンクリート高	H7	0. 150	0. 147	0. 106	0. 103	0. 100
下部工天端高	EL1	20. 470	20. 470	20. 470	20. 470	20. 470

				S2支点		
		G1	G2	G3	G4	G5
路面標高	Z0	21. 959	21. 953	21. 997	21. 936	21. 925
舗装厚	H1	0. 030	0.080	0.080	0.080	0.030
均しコン厚	H2	0. 077	0.030	0. 082	0. 030	0. 077
床版上面標高	Z2	21. 852	21. 843	21. 835	21. 826	21. 818
桁高	Н3	0. 820	0. 820	0. 820	0. 820	0. 820
桁下面標高	Z3	21. 032	21. 023	21. 015	21. 006	20. 998
レア一厚	H4	0. 021	0. 021	0. 020	0. 020	0. 020
支承高	Н5	0. 204	0. 204	0. 204	0. 204	0. 204
調整モルタル厚	Н6	0.030	0.030	0.030	0. 030	0. 030
台座コンクリート高	H7	0. 148	0. 139	0. 132	0. 123	0. 115
下部工天端高	EL1	20. 629	20. 629	20. 629	20. 629	20. 629

記号説明

1200



R6~R8債務(益) 実施設計

路線名	県道三代寺宮-	下線							
県道三代寺宮下線(中郷橋)橋梁上部工事 (1工区) (補助交安)									
図名	図 名 線形図(その2)								
位 置	鳥取市国府町中郷~宮下								
縮尺	図 示 単 位	m m							
図 号	全 47 葉中の内	1 3							
令和6~8	令和6~8年度施行 鳥取県								
鳥取県土整備事務所									
	※A3の場合:縮尺50%								

線形図(その3)

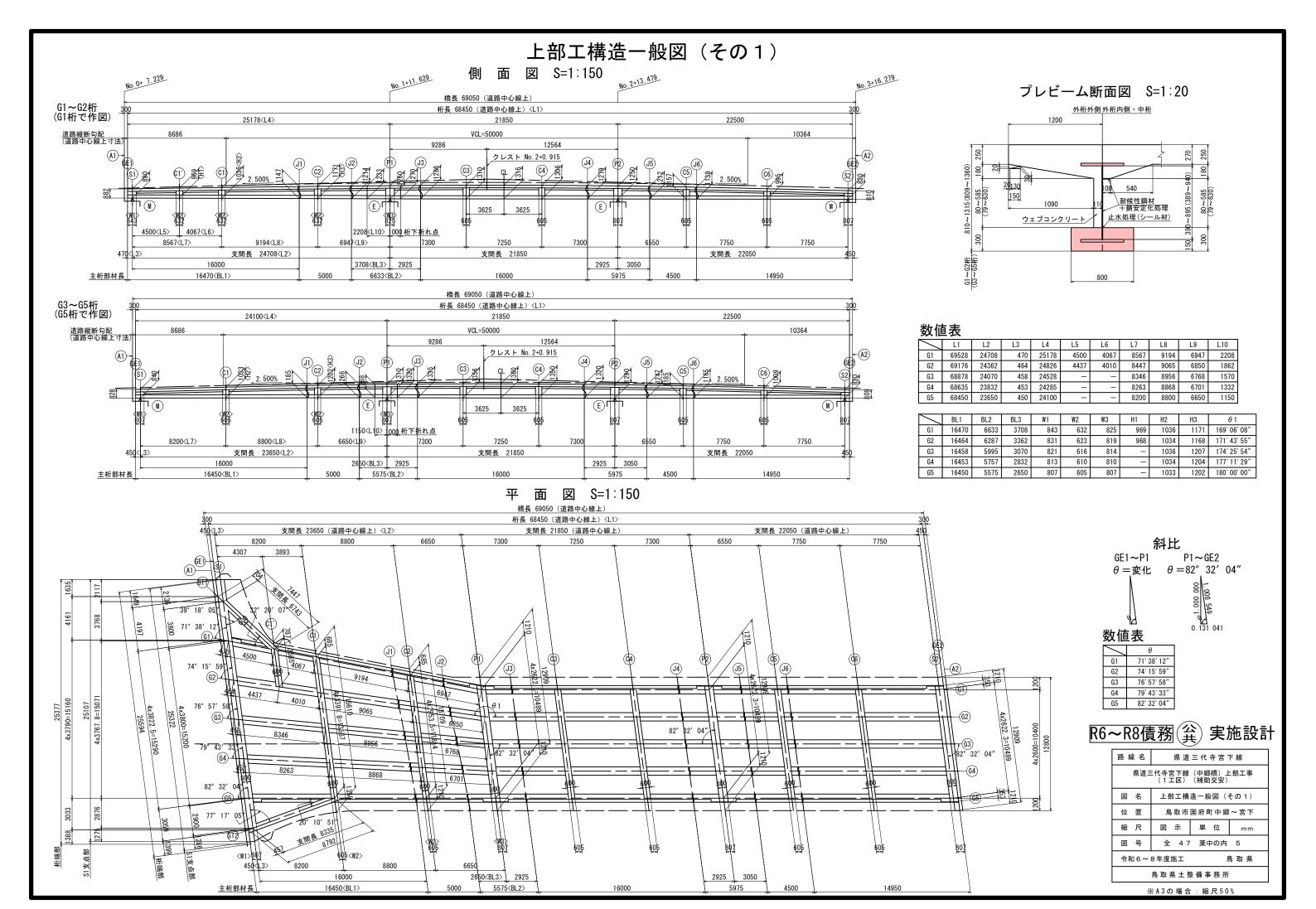
座標数值表

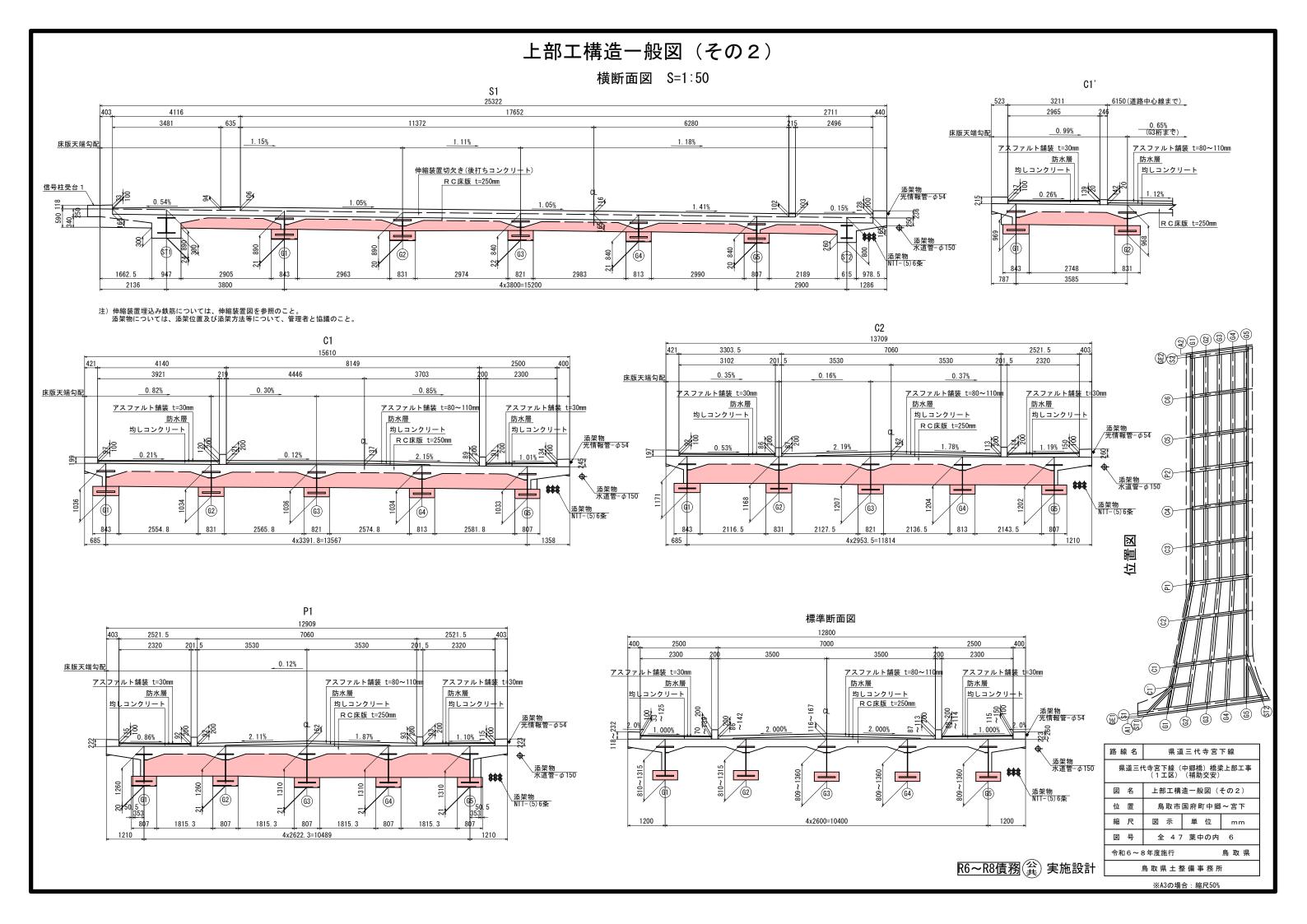
座標縈	攵値す															
	$\overline{}$	A1	GE1	S1	C1'	C1	C2	P1	C3	C4	P2	C5	C6	S2	GE2	A2
	Х	-2.0647	-1.7647	-1.3147	3. 7731	7. 7797	16. 8075	23. 5613	30. 8613	38. 1113	45. 4113	51. 9613	59. 7113	67. 4613	67. 9113	68. 2113
L1	Υ	15. 7564	15. 7564	15. 7564	9. 8005	8. 9306	7. 1925	6. 4000	6. 4000	6. 4000	6. 4000	6. 4000	6. 4000	6. 4000	6. 4000	6. 4000
	Z0	22. 2072	22. 2109	22. 2165	22. 3170	22. 3546	22. 4600	22. 5512	22. 5985	22. 5927	22. 5338	22. 4355	22. 2644	22. 0706	22. 0594	22. 0519
	Х	-2. 0647	-1. 7647	-1. 3147	3. 7731	7. 9535	16. 9113	23. 5613	30. 8613	38. 1113	45. 4113	51. 9613	59. 7113	67. 4613	67. 9113	68. 2113
L1'	Y 70	15. 7564	15. 7564	15. 7564	9. 8005	7. 6043	6. 4000	6. 4000	6. 4000	6. 4000	6. 4000	6. 4000	6. 4000	6. 4000	6. 4000	6. 4000
	Z0 X	22. 2072 -2. 0123	22. 2109 -1. 7123	22. 2165 -1. 2623	22. 3170 3. 8411	22. 2605 7. 8345	22. 3618 16. 8622	22. 5512 23. 6138	22. 5985 30. 9138	22. 5927 38. 1638	22. 5338 45. 4638	22. 4355 52. 0138	22. 2644 59. 7638	22. 0706 67. 5138	22. 0594 67. 9638	22. 0519 68. 2638
L2	Y	15. 3564	15. 3564	15. 3564	9. 2816	8. 5127	6. 7746	6. 0000	6. 0000	6. 0000	6, 0000	6. 0000	6. 0000	6. 0000	6, 0000	6. 0000
LZ	ZO	22. 1259	22. 1295	22. 1348	22. 2216	22. 2566	22. 3610	22. 4518	22. 4987	22. 4925	22. 4331	22. 3346	22. 1631	21. 9693	21. 9581	21. 9506
	X	-2. 0123	-1. 7123	-1. 2623	3. 8448	8. 0122	16. 9638	23. 6138	30. 9138	38. 1638	45. 4638	52. 0138	59. 7638	67. 5138	67. 9638	68. 2638
L2'	Υ	15. 3564	15. 3564	15. 3564	9. 2531	7. 1568	6. 0000	6. 0000	6. 0000	6. 0000	6. 0000	6. 0000	6. 0000	6. 0000	6. 0000	6. 0000
	Z0	22. 1259	22. 1295	22. 1348	22. 2218	22. 2624	22. 3627	22. 4518	22. 4987	22. 4925	22. 4331	22. 3346	22. 1631	21. 9693	21. 9581	21. 9506
	Х	-1. 9547	-1. 4633	-0. 8100	4. 2263	8. 3439	17. 2651	23. 9151	31. 2151	38. 4651	45. 7651	52. 3151	60. 0651	67. 8151	68. 2651	68. 5651
L3	Y	14. 9164	13. 4562	11. 9047	6. 3418	4. 6255	3. 7000	3. 7000	3. 7000	3. 7000	3. 7000	3. 7000	3. 7000	3. 7000	3. 7000	3. 7000
	Z0	22. 1287 -1. 8926	22. 1406 -1. 5505	22. 1537 -1. 0373	22. 2138 3. 8753	22. 2484	22. 3447	22. 4318	22. 4764	22. 4681	22. 4066	22. 3060	22. 1325	21. 9388	21. 9275	21. 9200
	X	14. 4431	14. 1214	13. 6389	9. 0204											
	ZO	22. 1323	22. 1370	22. 1451	22. 2214										+	
ST1	H1	22. 1020	0. 0300	0. 0300	0. 0300											
	H2	0. 0542	0. 0278	0. 0342	0. 0892											
	Z2	22. 0781	22. 0792	22. 0809	22. 1022											
	Х	-1.8123	-1. 3573	-0. 7276	4. 2584	8. 3723	17. 2914	23. 9414	31. 2414	38. 4914	45. 7914	52. 3414	60. 0914	67. 8414	68. 2914	68. 5914
L4	Y	13. 8302	12. 6475	11. 2756	6. 0974	4. 4083	3. 5000	3. 5000	3. 5000	3. 5000	3. 5000	3. 5000	3. 5000	3. 5000	3. 5000	3. 5000
	Z0	22. 1370	22. 1467	22. 1583	22. 2149	22. 2491	22. 3451	22. 4320	22. 4765	22. 4680	22. 4062	22. 3055	22. 1319	21. 9381	21. 9269	21. 9194
	X	-1. 3129 10. 0193	-1. 0052 9. 9600	-0. 5435 9. 8712	3. 8753 9. 0204	7. 8687 8. 2516	16. 8965 6. 5135	23. 7186 5. 2000	31. 0186 5. 2000	38. 2686 5. 2000	45. 5686 5. 2000	52. 1186 5. 2000	59. 8686 5. 2000	67. 6186 5. 2000	68. 0686 5. 2000	68. 3686 5. 2000
	Z0	22. 1153	22. 1281	22. 1466	9. 0204 22. 2214	22. 2577	22. 3615	22. 4448	22. 4909	22. 4840	22. 4239	22. 3246	22. 1524	21. 9587	21. 9474	21. 9399
G1	H1	0. 0800	0. 0800	0. 0800	0. 0300	0. 0300	0. 0300	0. 0300	0. 0300	0. 0300	0. 0300	0. 0300	0. 0300	0. 0300	0. 0300	0. 0300
	H2	0. 0116	0. 0196	0. 0308	0. 0892	0.0699	0. 0632	0. 0769	0. 0793	0. 0817	0. 0841	0. 0862	0. 0859	0. 0771	0. 0766	0. 0762
	Z2	22. 0238	22. 0286	22. 0358	22. 1022	22. 1578	22. 2684	22. 3379	22. 3816	22. 3723	22. 3098	22. 2084	22. 0365	21. 8516	21. 8409	21. 8337
	Х	-0. 8143	-0. 5085	-0. 0498	4. 3412	8. 3094	17. 2802	24. 0593	31. 3593	38. 6093	45. 9093	52. 4593	60. 2093	67. 9593	68. 4093	68. 7093
	Υ	6. 2145	6. 1700	6. 1034	5. 4653	4. 8887	3. 5851	2. 6000	2. 6000	2. 6000	2. 6000	2. 6000	2. 6000	2. 6000	2. 6000	2. 6000
G2	Z0	22. 0849	22. 0952	22. 1103	22. 2071	22. 2500	22. 3449	22. 4512	22. 4948	22. 4854	22. 4228	22. 3213	22. 1469	21. 9532	21. 9419	21. 9344
~-	H1	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0. 0300		0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800
	H2	0. 0264	0. 0313	0. 0383	0. 0605	0. 0901	0. 0869	0. 0300	0. 0318	0. 0337	0. 0355	0. 0372	0. 0368	0. 0301	0. 0297	0. 0294
	Z2 X	21. 9785 -0. 3158	21. 9839 -0. 0119	21. 9920 0. 4439	22. 0666 4. 8070	22. 1299 8. 7501	22. 2580 17. 6639	22. 3412 24. 4000	22. 3830 31. 7000	22. 3717 38. 9500	22. 3073 46. 2500	22. 2041 52. 8000	22. 0301 60. 5500	21. 8431 68. 3000	21. 8322 68. 7500	21. 8250 69. 0500
	Ŷ	2. 4096	2. 3800	2. 3356	1. 9102	1. 5258	0. 6567	0. 0000	0. 0000	0. 0000	0.0000	0. 0000	0. 0000	0. 0000	0. 0000	0.0000
	ZO	22. 0471	22. 0555	22. 0678	22. 1662	22. 2434	22. 4080	22. 5064	22. 5475	22. 5356	22. 4706	22. 3668	22. 1904	21. 9967	21, 9854	21. 9779
G3	H1	0.0800	0. 0800	0. 0800	0.0800	0.0800	0. 0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800
	H2	0. 0343	0. 0357	0. 0378	0. 0427	0. 0438	0. 0652	0. 0820	0. 0833	0. 0846	0. 0859	0. 0871	0. 0867	0. 0820	0. 0817	0. 0815
	Z2	21. 9328	21. 9397	21. 9500	22. 0434	22. 1196	22. 2628	22. 3444	22. 3842	22. 3711	22. 3047	22. 1998	22. 0237	21. 8347	21. 8237	21. 8164
01	X	0.0000	0. 3000	0. 7500	5. 0574	8. 9500	17. 7500	24. 4000	31. 7000	38. 9500	46. 2500	52. 8000	60. 5500	68. 3000	68. 7500	69. 0500
CL	Z0	0. 0000 22. 0198	0. 0000 22. 0273	0. 0000 22. 0386	0. 0000 22. 1463	0. 0000 22. 2436	0. 0000 22. 4225	0. 0000 22. 5064	0. 0000 22. 5475	0. 0000 22. 5356	0. 0000 22. 4706	0. 0000 22. 3668	0. 0000 22. 1904	0. 0000 21. 9967	0. 0000 21. 9854	0. 0000 21. 9779
	X	0. 1828	0. 4848	0. 9377	5. 2729	9. 1907	18. 0477	24. 7407	32. 0407	39. 2907	46. 5907	53. 1407	60. 8907	68. 6407	69. 0907	69. 3907
	Y	-1. 3952	-1. 4100	-1. 4322	-1. 6449	-1. 8371	-2. 2716	-2. 6000	-2. 6000	-2. 6000	-2. 6000	-2. 6000	-2. 6000	-2. 6000	-2. 6000	-2. 6000
0.4	ZO	22. 0015	22. 0084	22. 0189	22. 1168	22. 2040	22. 3818	22. 4575	22. 4961	22. 4818	22. 4142	22. 3083	22. 1299	21. 9361	21. 9249	21. 9174
G4	H1	0.0800	0. 0800	0. 0800	0. 0800	0.0800	0. 0800	0.0800	0. 0800	0. 0800	0. 0800	0.0800	0. 0800	0. 0800	0. 0800	0.0800
	H2	0. 0341	0. 0336	0. 0329	0. 0293	0. 0327	0. 0497	0. 0300	0. 0307	0. 0315	0. 0322	0. 0329	0. 0326	0. 0299	0. 0298	0. 0297
	Z2	21. 8873	21. 8948	21. 9060		22. 0912	22. 2521	22. 3475	22. 3854	22. 3703	22. 3020	22. 1954	22. 0173	21. 8262	21. 8151	21. 8077
	X	0. 6814	0. 9814	1. 4314	5. 7388	9. 6314	18. 4314	25. 0814	32. 3814	39. 6314	46. 9314	53. 4814	61. 2314	68. 9814	69. 4314	69. 7314
	Z0	-5. 2000 21. 9494	-5. 2000 21. 9557	-5. 2000 21. 9650	-5. 2000 22. 0659	-5. 2000 22. 1776	-5. 2000 22. 3781	-5. 2000 22. 4575	-5. 2000 22. 4936	-5. 2000 22. 4768	-5. 2000 22. 4068	-5. 2000 22. 2986	-5. 2000 22. 1184	-5. 2000 21. 9246	-5. 2000 21. 9134	-5. 2000 21. 9059
G5	H1	0. 0800	0. 0800	0. 0800	0. 0300	0. 0300	0. 0300	0. 0300	0. 0300	0. 0300	0. 0300	0. 0300	0. 0300	0. 0300	0. 0300	0. 0300
	H2	0. 0295	0. 0277	0. 0250	0. 0658	0. 0859	0. 1074	0. 0771	0. 0772	0. 0774	0. 0775	0. 0777	0. 0776	0. 0769	0. 0769	0. 0769
	Z2	21.8399	21.8480	21.8600	21. 9701	22. 0617	22. 2408	22. 3504	22. 3864	22. 3694	22. 2992	22. 1909	22. 0108	21. 8177	21. 8065	21. 7990
	Х	0. 8684	1. 1469	1. 5659	5. 6459	9. 4311	18. 2086	24. 8586	32. 1586	39. 4086	46. 7086	53. 2586	61.0086	68. 7586	69. 2086	69. 5086
R4	Υ	-6. 6272	-6. 4631	-6. 2265	-4. 4909	-3. 6717	-3. 5000	-3. 5000	-3. 5000	-3. 5000	-3. 5000	-3. 5000	-3. 5000	-3. 5000	-3. 5000	-3. 5000
	Z0	21. 9291	21. 9374	21. 9498	22. 0641	22. 1639	22. 3597	22. 4405	22. 4783	22. 4631	22. 3947	22. 2880	22. 1089	21. 9152	21. 9039	21. 8964
D.O.	X	0. 8968	1. 1751	1. 5939	5. 6722	9. 4571	18. 2349	24. 8849	32. 1849	39. 4349	46. 7349	53. 2849	61.0349	68. 7849	69. 2349	69. 5349
R3	Z0	-6. 8436 21. 9269	-6. 6781 21. 9353	-6. 4396 21. 9478	-4. 6922 22. 0632	-3. 8700 22. 1640	-3. 7000 22. 3601	-3. 7000 22. 4408	-3. 7000 22. 4784	-3. 7000 22. 4630	-3. 7000 22. 3944	-3. 7000 22. 2875	-3. 7000 22. 1083	-3. 7000 21. 9145	-3. 7000 21. 9033	-3. 7000
	X	1. 0927	1. 3789	1, 8082	22.0032	9. 6314	22. 3001	22. 4400	22.4704	22. 4030	22. 3944	22. 2013	22. 1003	21.9140	21.9033	21. 8958
	Ŷ	-8. 3384	-8. 2332	-8. 0754		-5. 2000		+				+			+	
0.70	ZO	21. 9238	21. 9327	21. 9461		22. 1776						-				
ST2	H1	0. 0300	0. 0300	0. 0300		0. 0300										
	H2	0. 0919	0. 0912	0. 0902		0. 0859										
	Z2	21. 8018	21. 8115	21. 8259		22. 0617										
	X	1. 2274	1. 5028	1. 9182		9. 7560	18. 5362	25. 1862	32. 4862	39. 7362	47. 0362	53. 5862	61. 3362	69. 0862	69. 5362	69. 8362
R2	Y 70	-9. 3668	-9. 1790	-8. 9149		-6. 1505	-6. 0000	-6. 0000	-6. 0000	-6.0000	-6.0000	-6.0000	-6.0000	-6. 0000	-6.0000	-6. 0000
	Z0 X	21. 9179 1. 2876	21. 9298 1. 5607	21. 9441 1. 9753		22. 1873 9. 8079	22. 3877 18. 5887	22. 4664 25. 2387	22. 5018 32. 5387	22. 4842 39. 7887	22. 4134 47. 0887	22. 3045 53. 6387	22. 1238 61. 3887	21. 9300 69. 1387	21. 9188 69. 5887	21. 9113 69. 8887
R1	Y	-9. 8257	-9. 6208	-9. 3508		-6. 5471	-6. 4000	-6. 4000	-6. 4000	-6. 4000	-6. 4000	-6. 4000	-6. 4000	-6. 4000	-6. 4000	-6. 4000
IX I	ZO	22. 0081	22. 0232	22. 0388		22. 2874	22. 4885	22. 5668	22. 6018	22. 5839	22. 5127	22. 4035	22. 2224	22. 0287	22. 0174	22. 0099
			0_02	0000		1		, , , , , ,	,,,,					0_0/		

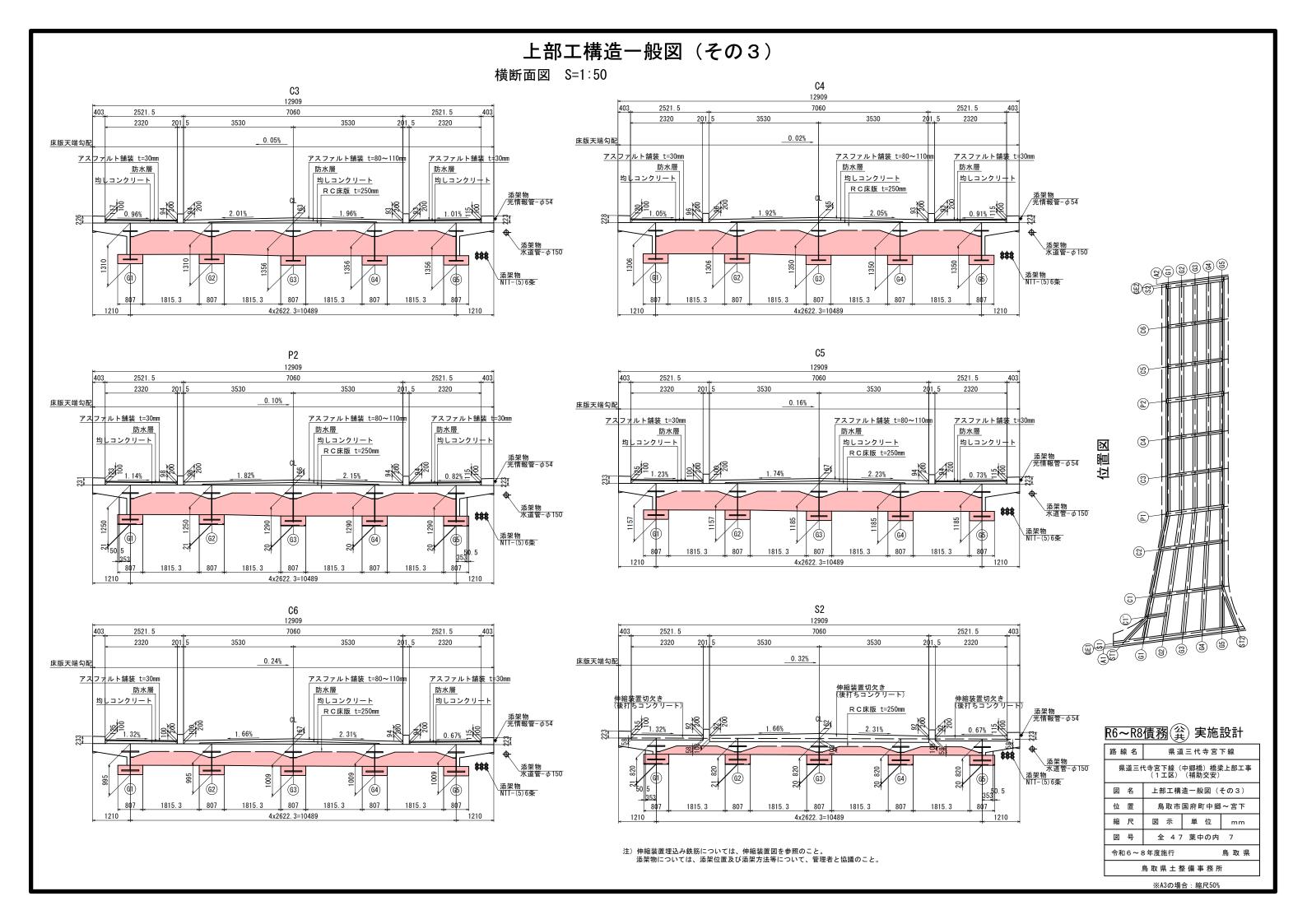
| 22.4035| 22.2224| 22.0287| 22.0174| 22.0099| 注)L1,R1の路面標高(ZO)は、地覆天端の2.0%勾配を考慮しない標高値を示す。

R6~R8債務 (英) 実施設計

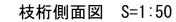
路線名	県道三代寺宮	下線					
県道三代	寺宮下線(中郷橋)橋 (1エ区)(補助交安)	梁上部工事					
図名	線形図(その	3)					
位 置	鳥取市国府町中郷~宮下						
縮尺	図 示 単 位	m m					
図号	全 47 葉中	の内 4					
令和6~8	3 年度施行	鳥取県					
	鳥取県土整備事務所						

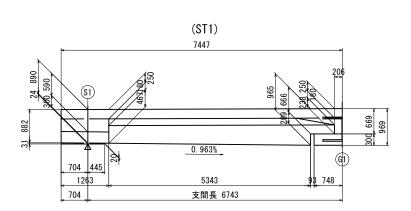


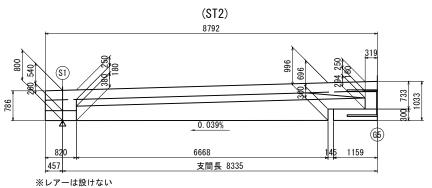




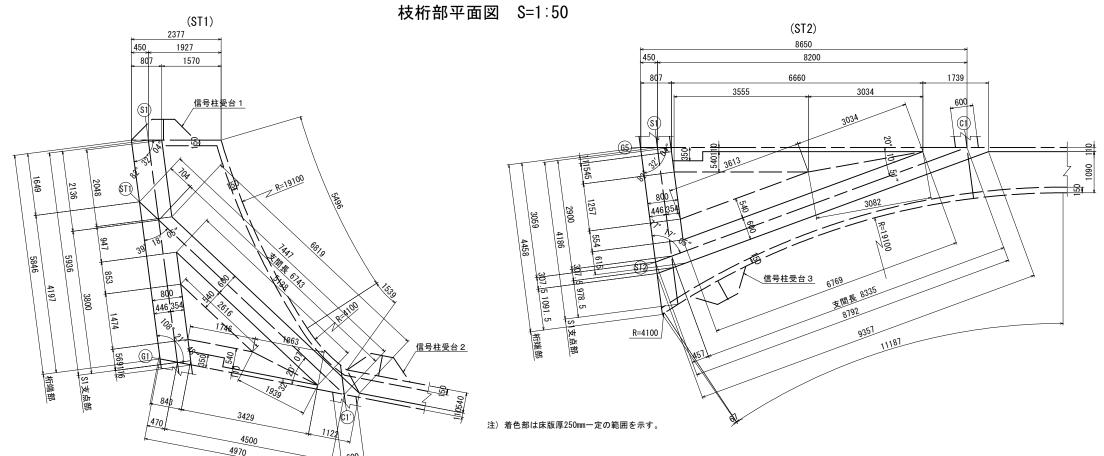
上部工構造一般図(その4)







枝桁部平面図 S=1:50



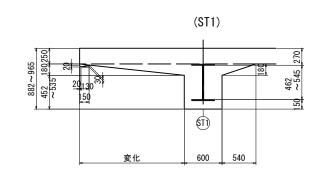
設計条件

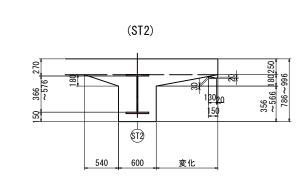
形			式	3径間連続プレビーム合成桁橋
設	計	荷	重	B活荷重
橋			長	69.050m(道路中心線上)
桁			長	68.450m(道路中心線上)
支	R	1	長	23.650+21.850+22.050m(道路中心線上)
有	効	幅	員	車道=7.000m,歩道=2.500m×2
全			員	12.800m(道路中心線法線方向)、バチ拡幅あり
縦	断	勾	配	2.500% VCL=50m
横	断	勾	配	車道 2.00%
主	桁	本	数	5 本
桁			高	G1∼G2 : 0.810∼1.315m G3∼G5 : 0.809∼1.360m
床			版	RC床版 t=250 mm
斜			角	右 82°32'04"(道路中心線)
舗			装	車道=アスファルト舗装 t=80~110mm 歩道=アスファルト舗装 t=30mm
適	用	図	書	道路橋示方書・同解説 I~V((社)日本道路協会(平成24年3月)) 土木工事設計マニュアル (平成29年4月 国土交通省中国地方整備局) ブレビーム合成げた橋設計施工指針 ((財)国土開発技術研究センター(平成9年7月))

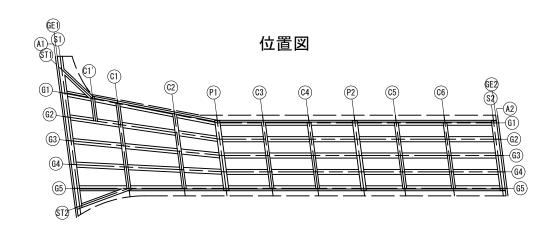
許容応力度

		設計基準強度σck	50 N/mm2
	下	リリース時 設計基準強度 σrl	50 N/mm2
_	É	リリース時 許容圧縮応力度 σ ca	29.4 N/mm2
 	下フランジ	持続荷重時許容応力度	0 N/mm2
		粗 骨 材 最 大 寸 法	25 mm
ク	ウ	設 計 基 準 強 度 σ ck	30 N/mm2
IJ	ェブ	粗 骨 材 最 大 寸 法	25 mm
1	床	設 計 基 準 強 度 σck	30 N/mm2
	床版	許 容 曲 げ 圧 縮 応 力 度 σca	8.6 N/mm2
	· 横 桁	許 容 引 張 応 力 度 σ ta	2.0 N/mm2
	桁	粗 骨 材 最 大 寸 法	25 mm
	地覆	設 計 基 準 強 度 σck	24 N/mm2
	于	降 伏 点 応 力 度	355 N/mm2
	, W	許容圧縮応力度 (設計荷重時)	210 N/mm2
錮	SM490Y, 520-H SMA490W	許容引張応力度 (設計荷重時)	210 N/mm2
到明	SW	許容応力度(プレフレクション時)	284 N/mm2
桁	_	降 伏 点 応 力 度	235 N/mm2
נוף	SM400 SMA400W	許容圧縮応力度 (設計荷重時)	140 N/mm2
	SM4 SMA	許容引張応力度 (設計荷重時)	140 N/mm2
		許容応力度(プレフレクション時)	189 N/mm2

枝桁断面図 S=1:30

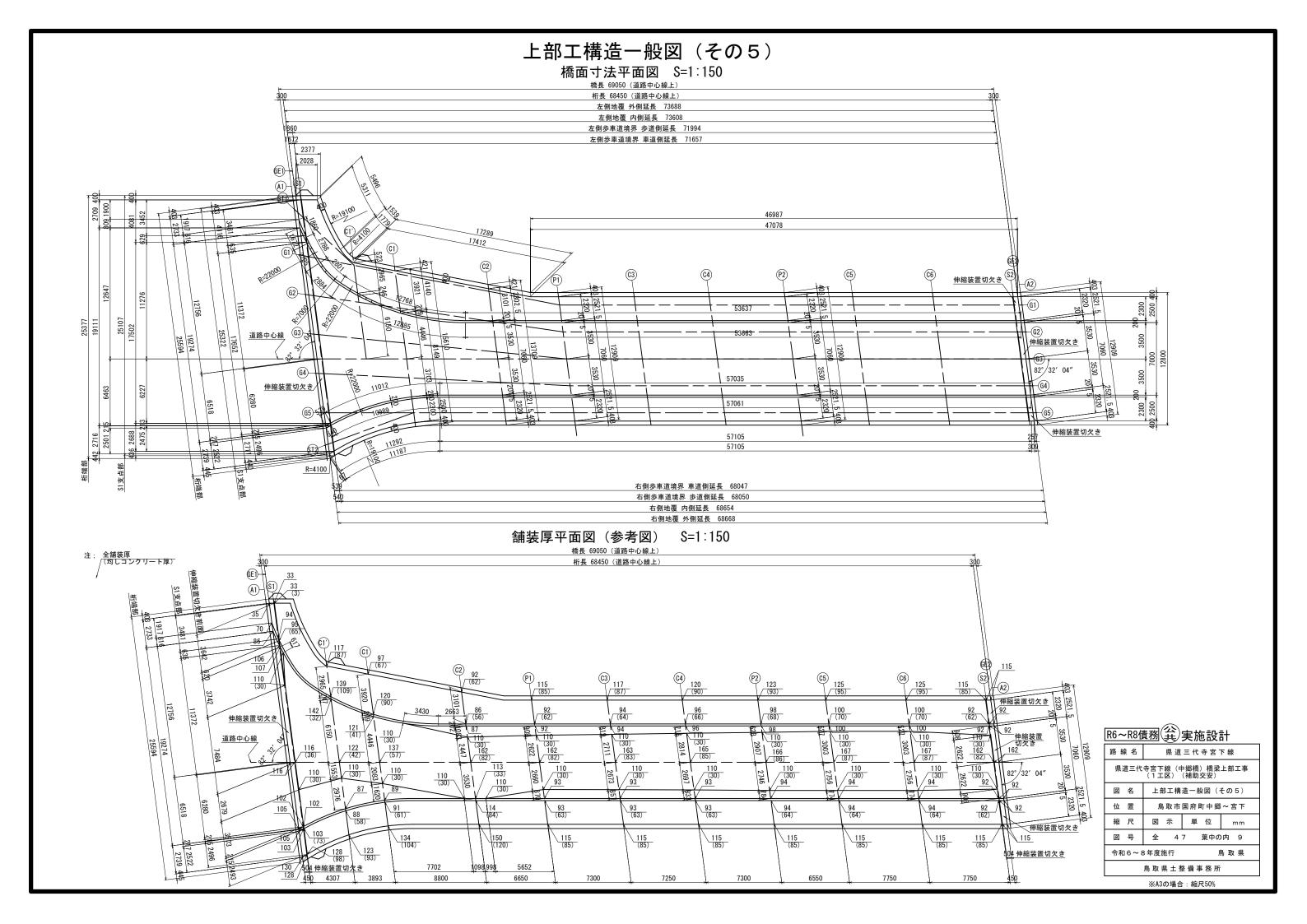


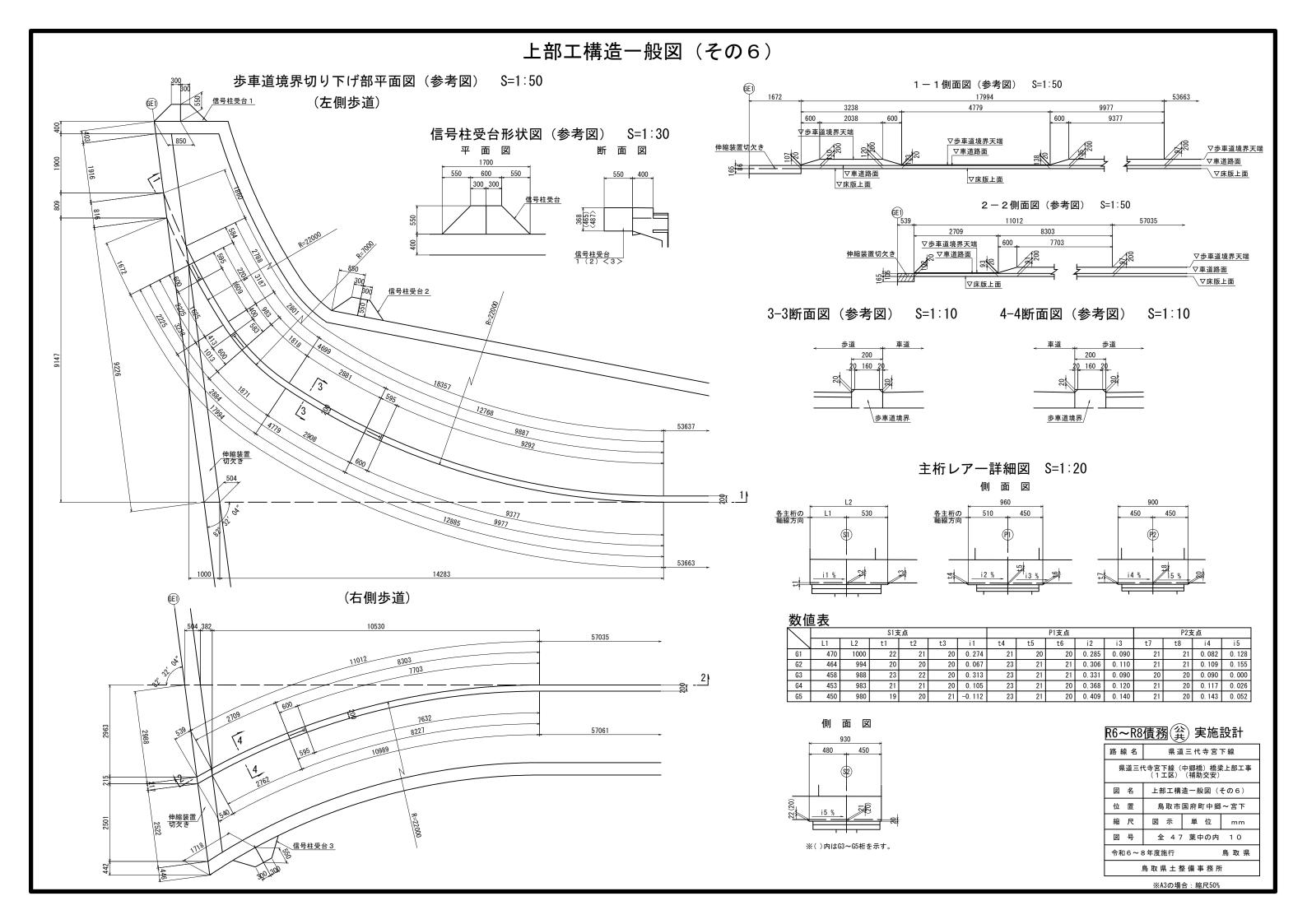




R6~R8債務(烡) 実施設計

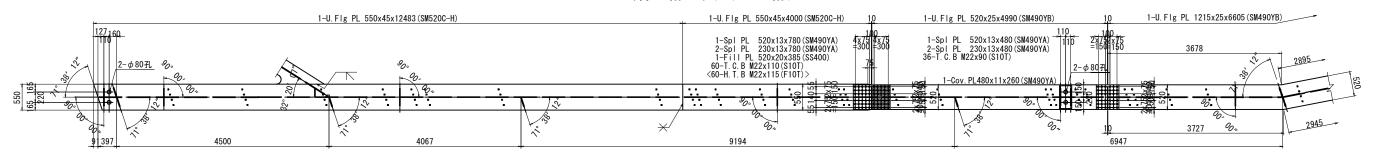
路 線 名 県道三代寺宮下線						
県道三台	県道三代寺宮下線(中郷橋)橋梁上部工事 (1エ区)(補助交安)					
図名	上部工構	造一般図(その4)			
位 置	鳥取市	国府町中郷	~宮下			
縮尺	図 示	単位	mm			
図 号	全 47	葉中の内	8			
令和6~8年度施行 鳥 取 県						
鳥取県土整備事務所						
-	VV 10 00 HB	A 65 D F 01/				

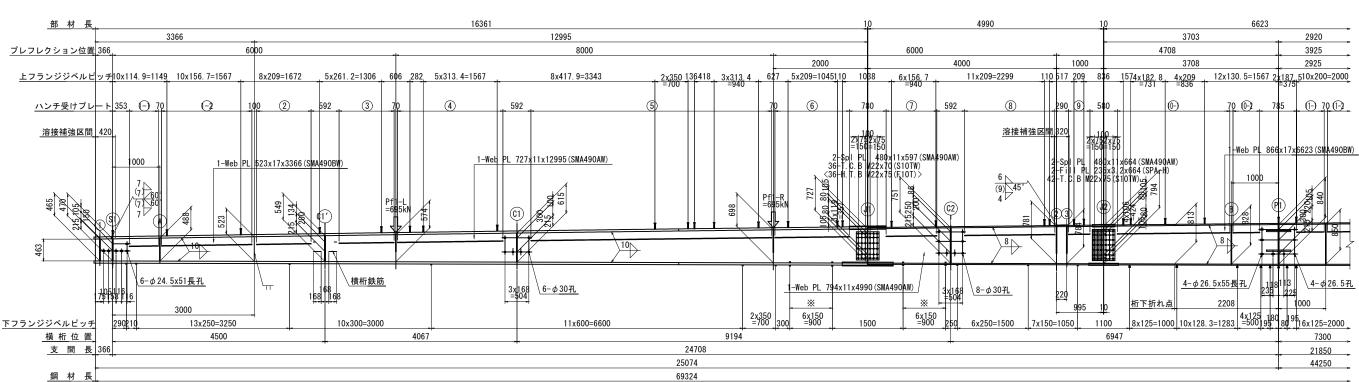


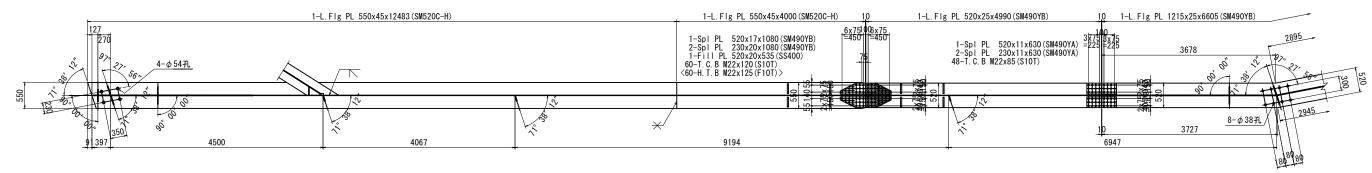


主 桁 図 (その1)

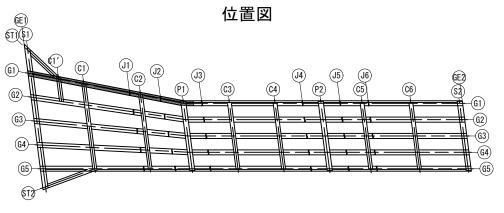
鋼 桁 図 (G 1 桁) S=1:40







注) 1. 特記無き鋼材の材質は全てSM400Aとする。 2. 外析外側のプレフレクション点補剛材は、リリース後ガス切断にて取り除く。 3. 仮支点補剛材2~9の外析外側は、リリース後ガス切断にて取り除く。 4. プレフレクション点補剛材、仮支点補剛材等は施工機材によって変更しても良い。 5. 上フランジジベルが排水桝、応力導入機材、吊り金具等と干渉する場合は、ジベル位置を調整して対応すること。 6. 外析外側にはハンチ受けプレートは設けない。 7. ハンチ受けプレートの詳細は、ハンチ受けプレート詳細図を参照すること。 8. 〈 〉内のボルトはプレフレクション時のみ使用する。 9. 特記なきスカーラップは全て40Rとする。 10. 補剛材の個数は1ヶ所あたりの個数を示す。 11. 寸法のない開先溶接の表示のある箇所は、完全溶込み溶接(FP)を用いること。部分溶込み溶接(PP)のルート間隔は全て0mmとする。 12. ※区間は、主桁図(その11)参照の事。

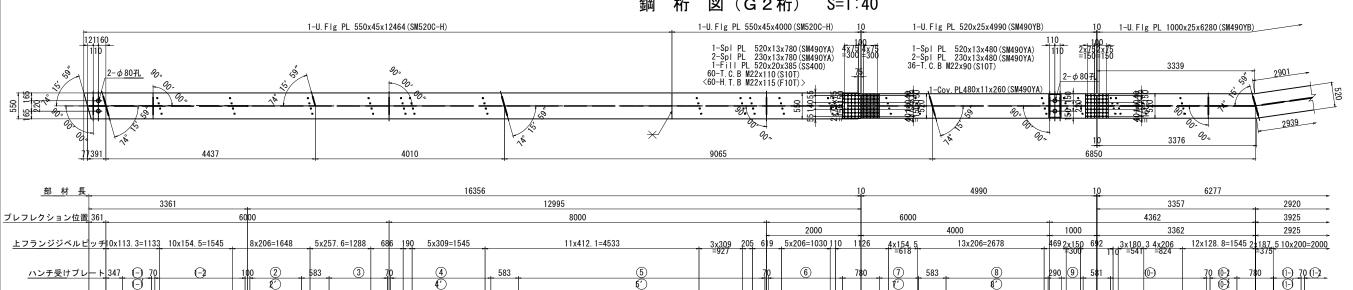


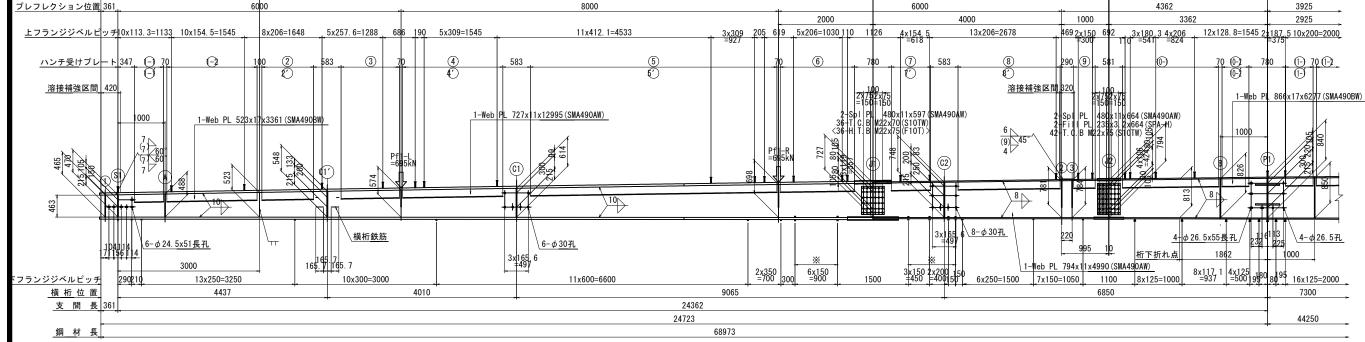
R6~R8債務(益) 実施設計

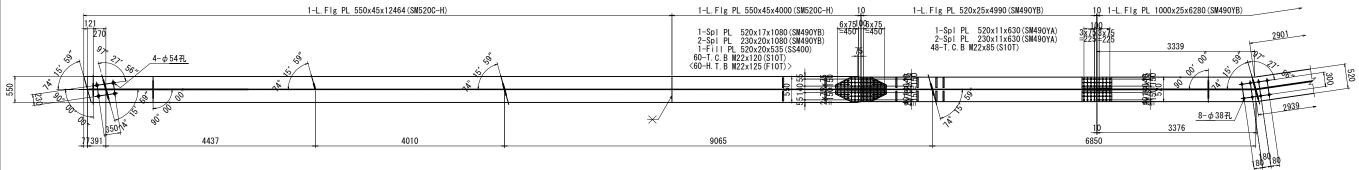
路線名 県道三代寺宮一						下線		
	県道三代寺宮下線(中郷橋)橋梁上部工事 (1工区) (補助交安)							
	図名		主札	」図	(その	1)		
	位 置		鳥取市	国府町	丁中郷	~宮下		
	縮尺		図 示	単	位	mm		
	図 号 全 4 7 葉中の内 1 1							
	令和6~8年度施工 鳥 取 県							
		,	鳥取県土塾	を備事	務所	f		

主 桁 図 (その2)

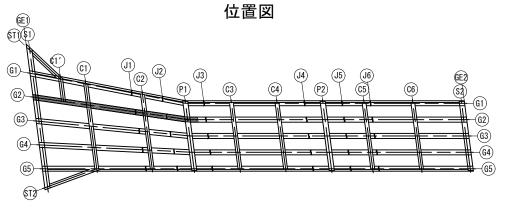
鋼 桁 図 (G2桁) S=1:40







- 注) 1. 特記無き鋼材の材質は全てSM400Aとする。
 2. 外析外側のプレフレクション編制制材は、リリース後ガス切断にて取り除く。
 3. 仮支点補剛材2~9の外析外側は、リリース後ガス切断にて取り除く。
 4. プレフレクション点補剛材、仮支点補剛材等は施工機材によって変更しても良い。
 5. 上フランジジベルが排水桝、応力導入機材、吊り金具等と干渉する場合は、ジベル位置を調整して対応すること。
 6. 外析外側にはハンチ受けプレートは設けない。
 7. ハンチ受けプレートの詳細は、ハンチ受けプレート詳細図を参照すること。
 8. 〈 〉内のボルトはプレフレクション時のみ使用する。
 9. 特記なきスカーラップは全て40Rとする。
 10. 補剛材の個数は1ヶ所あたりの個数を示す。
 11. 寸法のない開先溶接の表示のある箇所は、完全溶込み溶接(FP)を用いること。
 部分溶込み溶接(PP)のルート間隔は全て0mmとする。
 12. ※区間は、主桁図(その11)参照の事。

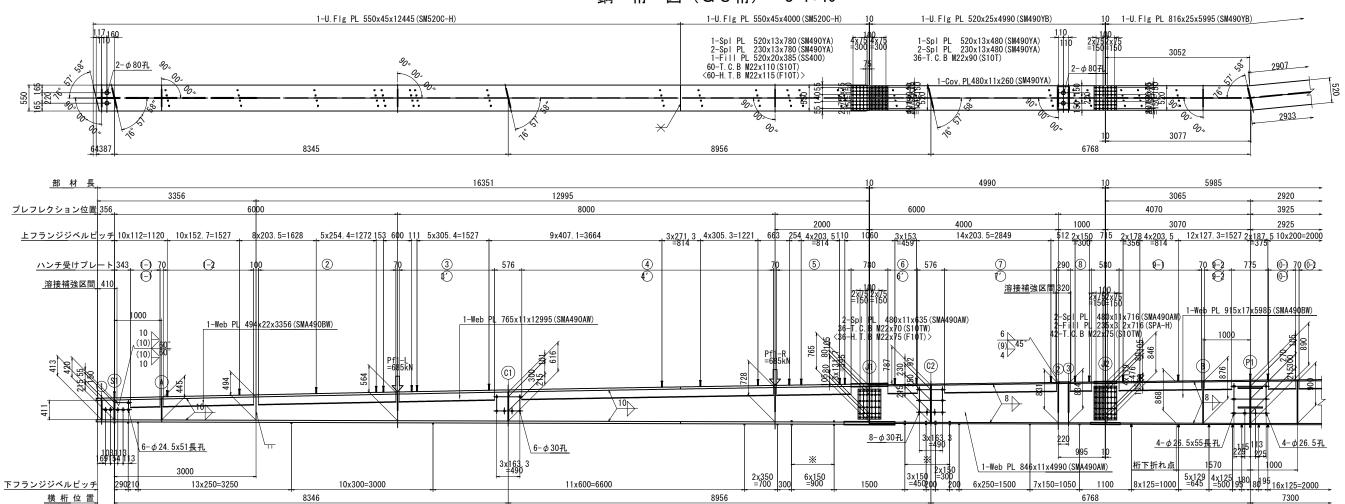


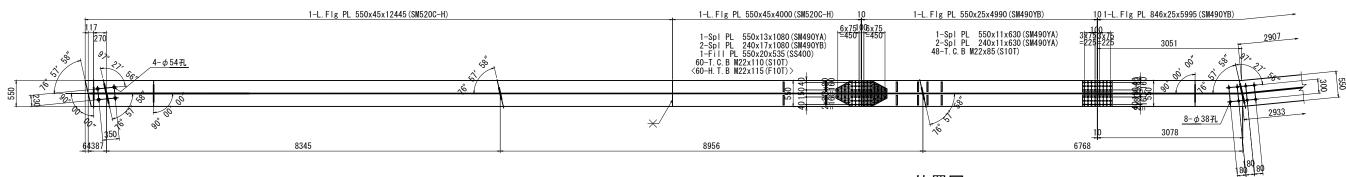
R6~R8債務(益) 実施設計

路線名	県道三代寺宮下線					
県道三位	県道三代寺宮下線(中郷橋)橋梁上部工事 (1 工区)(補助交安)					
図名	主 桁 図 (その3)					
位 置	鳥取市国府町中郷~宮下					
縮尺	図 示 単 位 mm					
図号	全 47 葉中の内 12					
令和6~8年度施工 鳥 取 県						
	鳥 取 県 土 整 備 事 務 所					

主 桁 図 (その3)

鋼 桁 図 (G3桁) S=1:40





24070

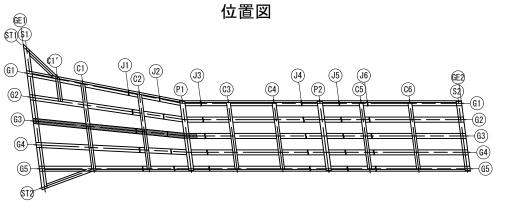
68676

24426

- 注) 1. 特記無き鋼材の材質は全てSM400Aとする。
 2. 外桁外側のプレフレクション高欄刺材は、リリース後ガス切断にて取り除く。
 3. 仮支点補剛材2~9の外析外側は、リリース後ガス切断にて取り除く。
 4. ブレフレクション点補剛材、仮支点補剛材等は施工機材によって変更しても良い。
 5. 上フランジジペルが排水桝、応力導入機材、吊り金具等と干渉する場合は、ジペル位置を調整して対応すること。
 6. 外桁外側にはハンチ受けプレートは設けない。
 7. ハンチ受けプレートの詳細は、ハンチ受けプレート詳細図を参照すること。
 8. 〈〉内のボルトはプレフレクション時のみ使用する。
 9. 特記なきスカーラップは全て40Rとする。
 10. 補剛材の個数は1ヶ所あたりの個数を示す。
 11. 寸法のない開先溶接の表示のある箇所は、完全溶込み溶接(FP)を用いること。部分溶込み溶接(PP)のルート間隔は全て0mmとする。
 12. ※区間は、主桁図(その11)参照の事。

支 間 長 356

鋼 材 長



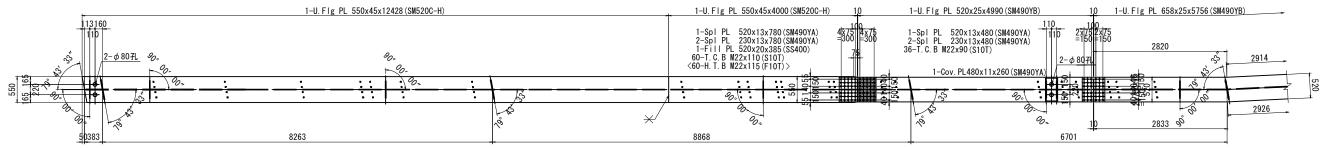
R6~R8債務(菜) 実施設計

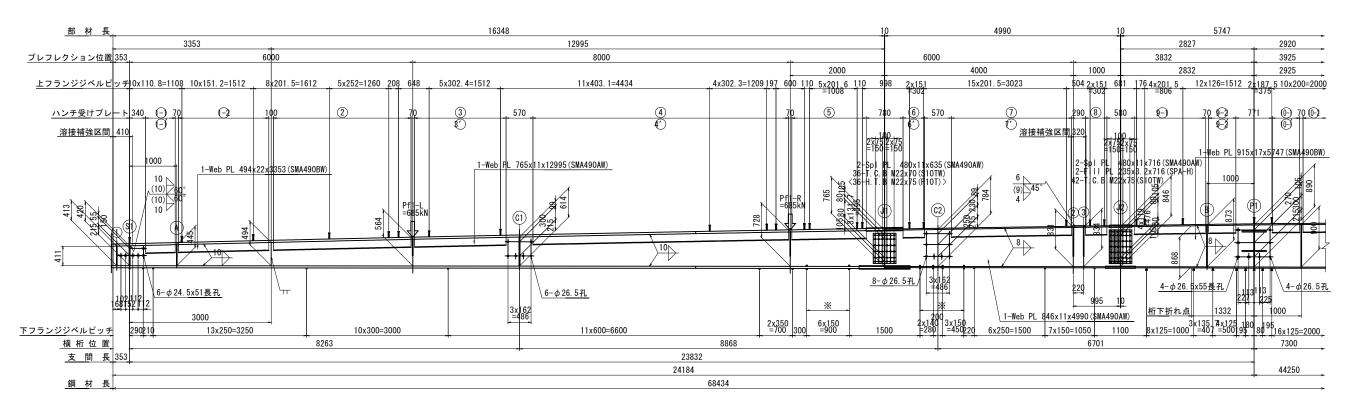
44250

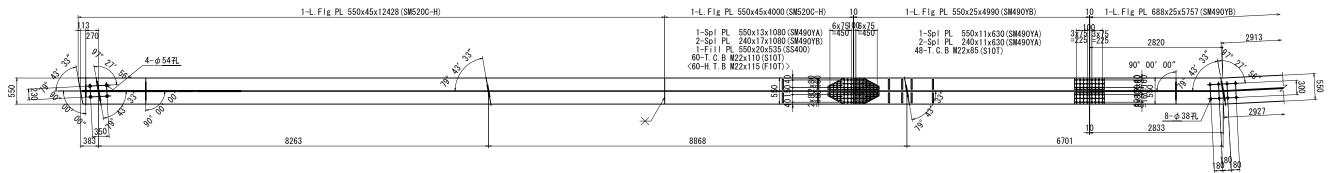
	路線名	県 道 二 代 守 呂 ト 線				
	県道三代寺宮下線(中郷橋)橋梁上部工事 (1工区) (補助交安)					
	図 名 主 桁 図 (その3) 位 置 鳥取市国府町中郷~宮下					
縮尺図示単位mr						
	図 号 全 4 7 葉中の内 1 3 令和 6 ~ 8 年度施工 鳥 取 県					
		鳥取県土整備事務所				

主 桁 図 (その4)

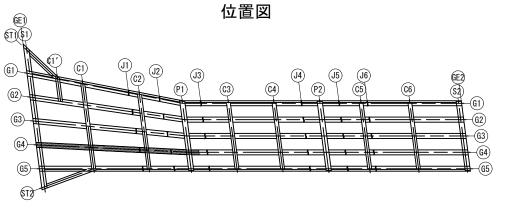
鋼 桁 図 (G4桁) S=1:40







- 注) 1. 特記無き鋼材の材質は全てSM400Aとする。
 2. 外析外側のプレフレクション点補剛材は、リリース後ガス切断にて取り除く。
 3. 仮支点補剛材2~9の外析外側は、リリース後ガス切断にて取り除く。
 4. プレフレクション点補剛材、仮支点補剛材等は施工機材によって変更しても良い。
 5. 上フランジジベルが排水桝、応力導入機材、吊り金具等と干渉する場合は、ジベル位置を調整して対応すること。
 6. 外析外側にはハンチ受けプレートは設けない。
 7. ハンチ受けプレートの詳細は、ハンチ受けプレート詳細図を参照すること。
 8. 〈 〉内のポルトはプレフレクション時のみ使用する。
 9. 特記なきスカーラップは全て40Rとする。
 10. 補剛材の個数は1ヶ所あたりの個数を示す。
 11. 寸法のない開先溶接の表示のある箇所は、完全溶込み溶接(FP)を用いること。
 部分溶込み溶接(PP)のルート間隔は全て0mmとする。
 12. ※区間は、主桁図(その11)参照の事。

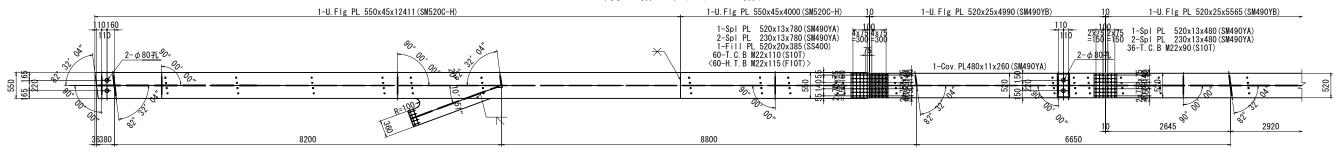


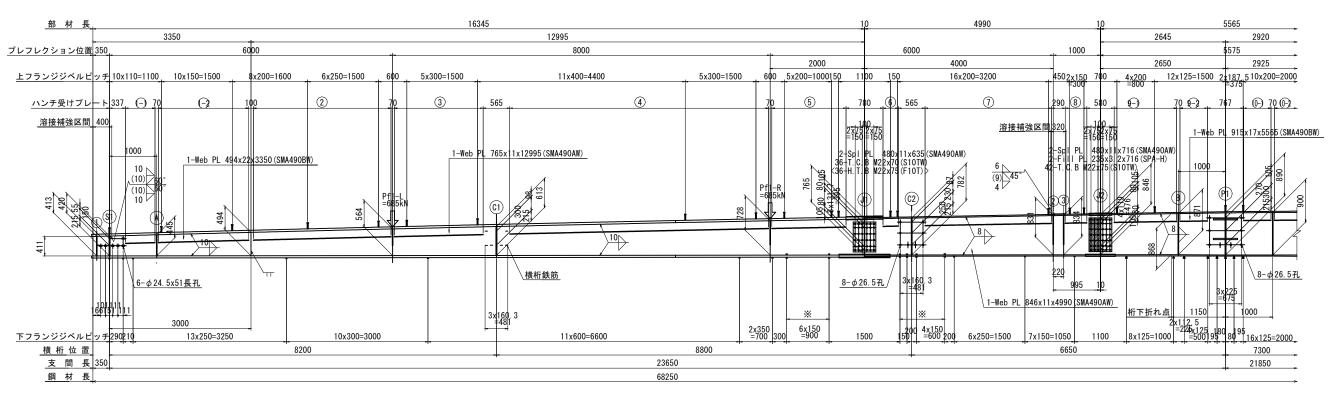
R6~R8債務(益) 実施設計

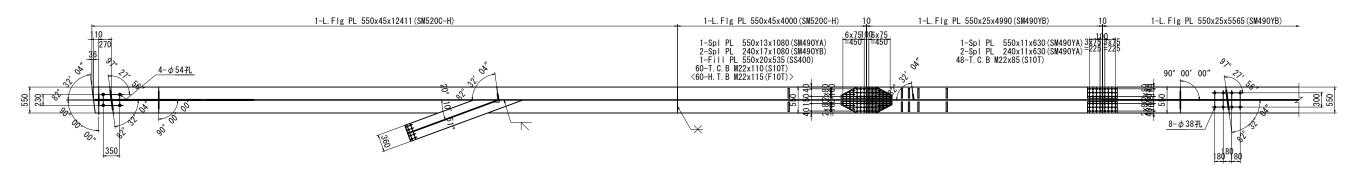
	路 線 名 県道三代寺宮下線				
	県道三代寺宮下線(中郷橋)橋梁上部工事 (1工区) (補助交安)				
	図 名 主 桁 図 (その4)				
	位 置	鳥取市国府町中郷~宮下			
	縮 尺 図 示 単 位 mm 図 号 全 4 7 葉中の内 1 4 令和6~8年度施工 鳥 取 県				
		鳥取県土整備事務所			

主 桁 図 (その5)

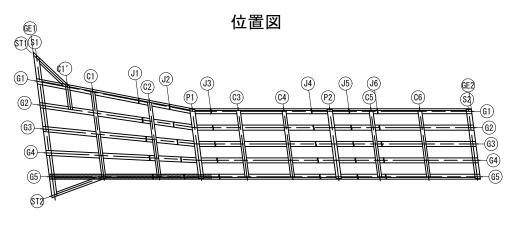
鋼 桁 図 (G5桁) S=1:40







- 1. 特記無き鋼材の材質は全てSM400Aとする。
 2. 外桁外側のプレフレクション点補剛材は、リリース後ガス切断にて取り除く。
 3. 仮支点補剛材2~9の外桁外側は、リリース後ガス切断にて取り除く。
 4. ブレフレクション点補剛材、仮支点補剛材等は施工機材によって変更しても良い。
 5. 上フランジジベルが排水桝、応力導入機材、吊り金具等と干渉する場合は、ジベル位置を調整して対応すること。
 6. 外桁外側にはハンチ受けプレートは設けない。
 7. ハンチ受けプレートの詳細は、ハンチ受けプレート詳細図を参照すること。
 8. 〈ン内のボルトはプレフレクション時のみ使用する。
 9. 特記なきスカーラップは全て40Rとする。
 10. 補剛材の個数は1ヶ所あたりの個数を示す。
 11. 寸法のない開先溶接の表示のある箇所は、完全溶込み溶接(FP)を用いること。部分溶込み溶接(PP)のルート間隔は全て0mmとする。
 12. ※区間は、主桁図(その11)参照の事。

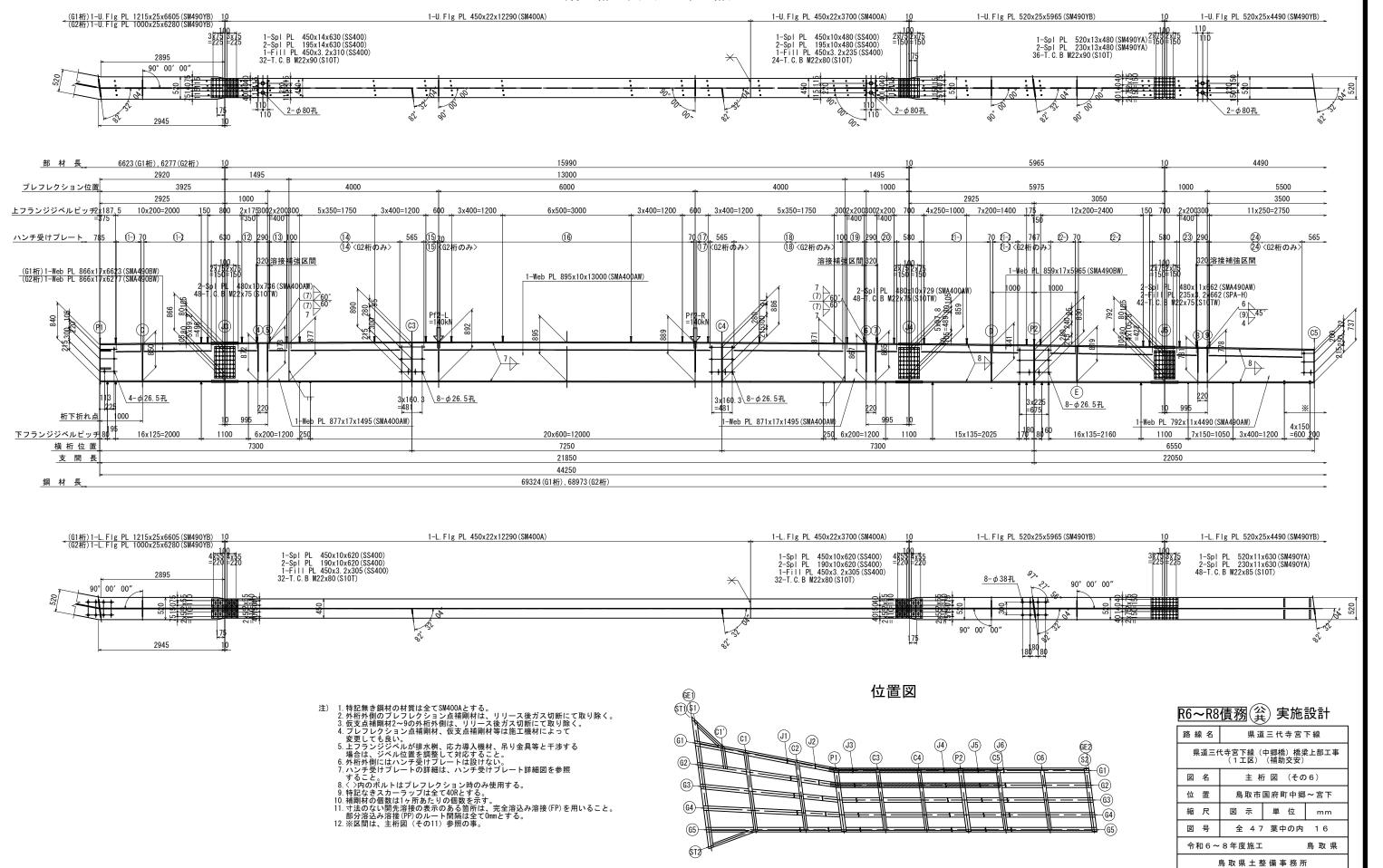


R6~R8債務(益) 実施設計

路線名	路 線 名 県道三代寺宮下線					
県道三代	県道三代寺宮下線(中郷橋)橋梁上部工事 (1工区) (補助交安)					
図名	図 名 主 桁 図 (その5)					
位 置	位置 鳥取市国府町中郷~宮下縮尺 図示 単位 mm					
縮尺						
図 号	図 号 全 4 7 葉中の内 1 5					
令和6~	令和6~8年度施工 鳥 取 県					
,	鳥取県土整備署	事務所	Ť			

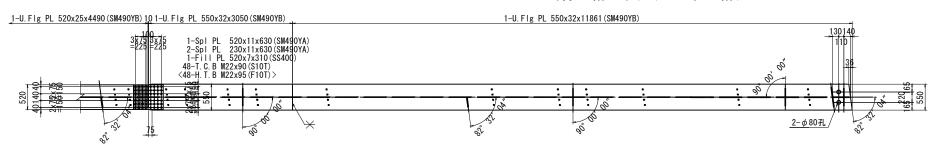
主 桁 図 (その6)

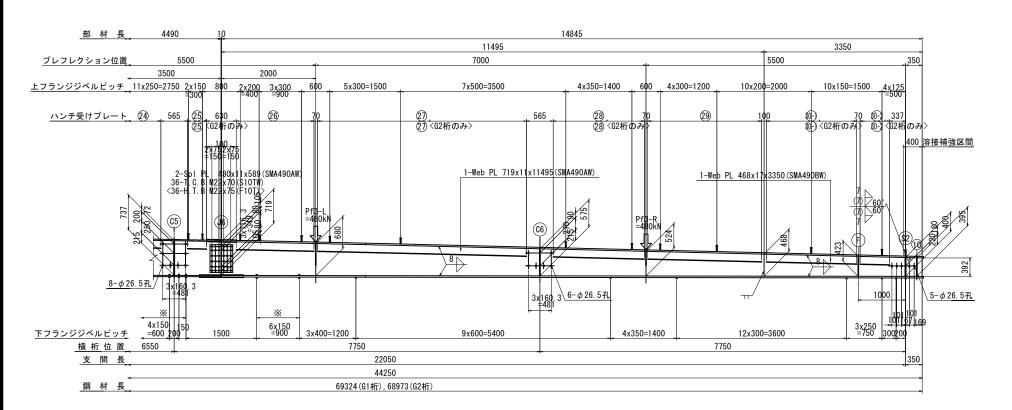
鋼 桁 図(G1,2桁) S=1:40

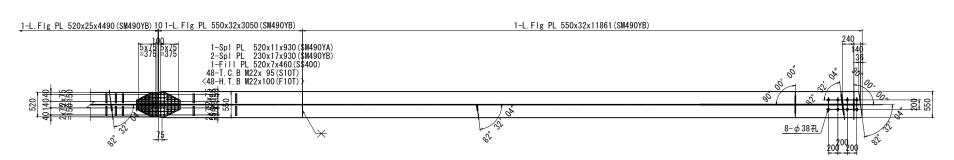


主 桁 図 (その7)

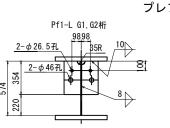
鋼 桁 図(G1.2桁) S=1:40

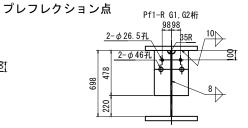




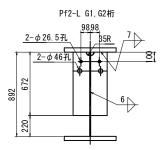


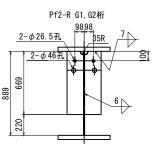
補剛材詳細図 S=1:20



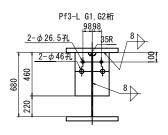


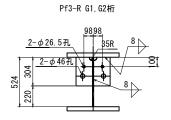
(G1桁)1-Stiff PL 175x14x354(SMA400AW)<G2側> (G1桁)1-Stiff PL 175x14x478(SMA400AW)<G2側> (G1桁)1-Stiff PL 175x14x354(外側>[φ26.5孔は開けない](G1桁)1-Stiff PL 175x14x478(外側>[φ26.5孔は開けない](G2桁)2-Stiff PL 175x14x354(SMA400AW) (G2桁)2-Stiff PL 175x14x354(SMA400AW)





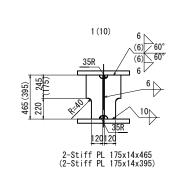
(G1桁) 1-Stiff PL 175x14x672 (SMA400AW) 〈G2側〉 (G1桁) 1-Stiff PL 175x14x6672 (SMA400AW) 〈G2側〉 (G2桁) 2-Stiff PL 175x14x6672 (SMA400AW) 〈G2側〉 (G2桁) 2-Stiff PL 175x14x669 (SMA400AW) 〈G2桁)

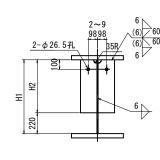




(G1桁)1-Stiff PL 175x14x460 (SMA400AW) 〈G2側〉 (G1桁)1-Stiff PL 175x14x400 〈外側)[φ26.5孔は開けない] (G2桁)2-Stiff PL 175x14x400 〈SMA400AW) 〈G2側〉 (G2桁)2-Stiff PL 175x14x400 〈SMA400AW)

仮支点 G1, G2桁

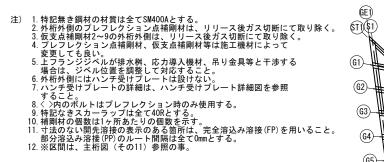


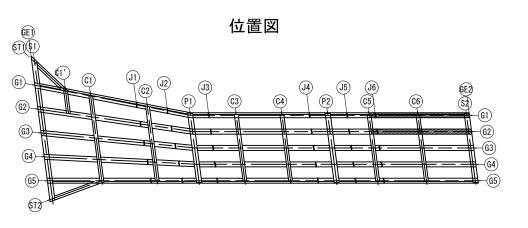


 					
	H1	H2			
2	781	561			
3	784	564			
4	872	652			
5	873	653			
6	867	647			
7	865	645			
8	781	561			
9	778	558			

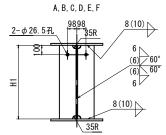
44 l± ±

(G1桁)1-Stiff PL 175x14xH2(SMA400AW)<G2側>(G1桁)1-Stiff PL 175x14xH2<外側>[φ26.5孔は開けない](G2桁)2-Stiff PL 175x14xH2(SMA400AW)





ジャッキアップ点 G1, G2桁

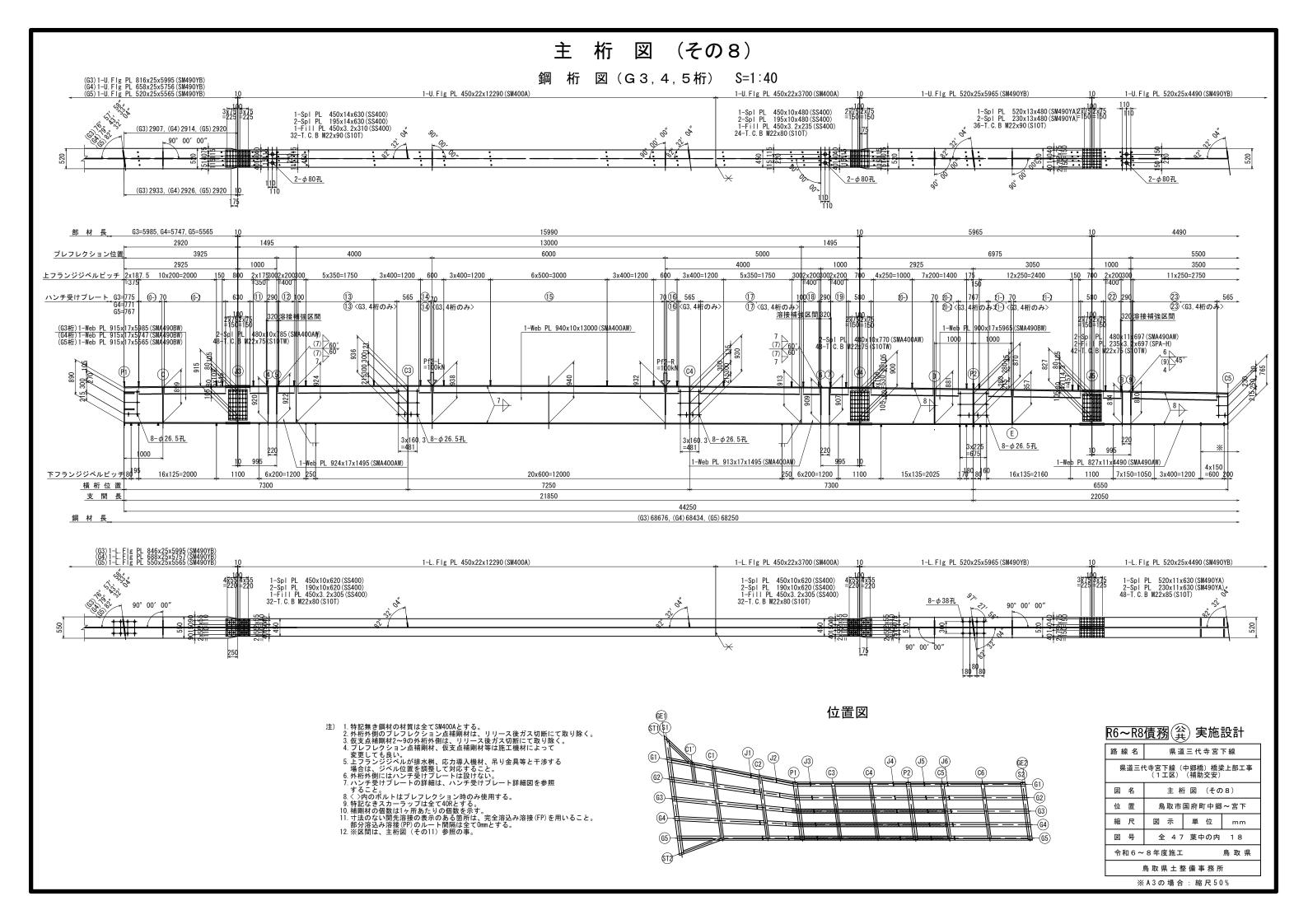


3. 57L 98.98 35R 8 (10)	数值ā	長	
SI 1 6 N		H1 (G1)	H1 (G2)
(6) 60°	Α	488	488
(6) 60°	В	828	826
6	С	850	850
0.40	D	841	841
8 (10)	Е	819	819
35R	F	423	423
\ 00ll			

(G1桁)1-Stiff PL 175x14xH1(SMA400AW)<G2桁側> (G1桁)1-Stiff PL 175x14xH1(SM400A)<外側> (G2桁)2-Stiff PL 175x14xH1(SMA400AW)

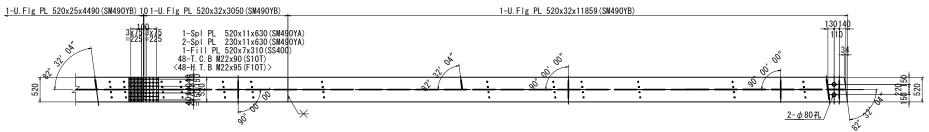
R6~R8債務(益) 実施設計

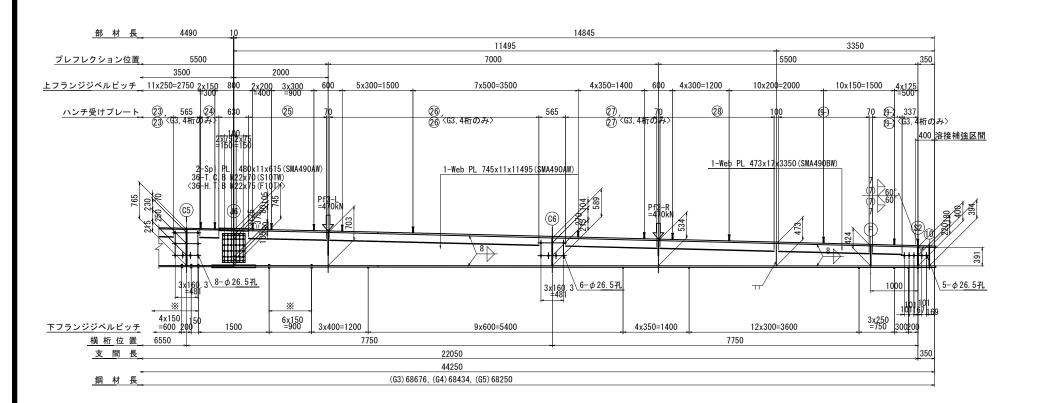
路線名	路 線 名 県道三代寺宮下線				
県道三代寺宮下線(中郷橋)橋梁上部工事 (1工区)(補助交安)					
図名	主札	主 桁 図 (その7)			
位 置	鳥取市	国府町中郷	~宮下		
縮尺	図示	単 位	mm		
図 号	全 47 葉中の内 17				
令和6~8年度施工 鳥 取 県					
島 取 県 十 慗 備 事 務 所					

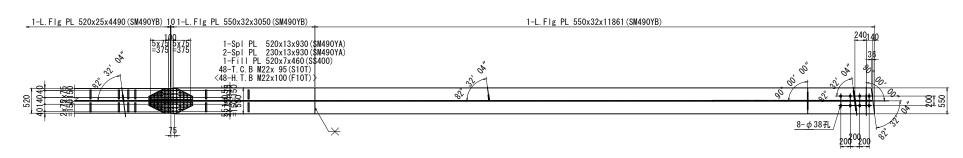


主 桁 図 (その9)

桁 図(G3.4.5桁) S=1:40

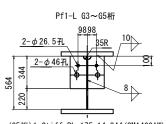


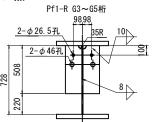




補剛材詳細図 S=1:20

プレフレクション点

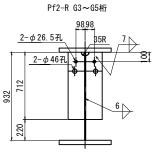




(G5桁) 1-Stiff PL 175x14x344 (SMA400AW) 〈G4側〉 (G5桁) 1-Stiff PL 175x14x344〈外側〉[φ26.5孔は開けない] 《G5桁) 1-Stiff PL 175x14x508〈外側〉[26.5孔は開けない] (G3,4桁) 2-Stiff PL 175x14x344 (SMA400AW) (G3,4桁) 2-Stiff PL 175x14x508 (SMA400AW)

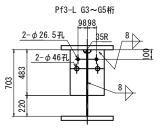
Pf2-L G3~G5桁

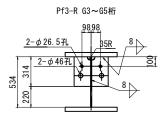
2-φ26.5孔 2-φ467L



(G5桁)1-Stiff PL 175x14x718(SMA400AW)<G4側> (G5桁)1-Stiff PL 175x14x718<外側>[26.5孔は開けない] (G3,4桁)2-Stiff PL 175x14x718(SMA400AW)

(G5桁)1-Stiff PL 175x14x712(SMA400AW)〈G4側〉 (G5桁)1-Stiff PL 175x14x712〈外側〉[26.5孔は開けない] (G3,4桁)2-Stiff PL 175x14x712〈SMA400AW)

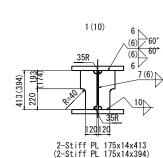


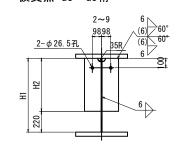


(G5桁)1-Stiff PL 175x14x483(SMA400AW)<G4側>(G5桁)1-Stiff PL 175x14x483(外側>[26.5孔は開けない](G3,4桁)2-Stiff PL 175x14x483(SMA400AW)

(G5桁)1-Stiff PL 175x14x314(SMA400AW)〈G4側〉 (G5桁)1-Stiff PL 175x14x314〈外側〉[26.5孔は開けない] (G3,4桁)2-Stiff PL 175x14x314(SMA400AW)

仮支点 G3~G5桁





数值表					
	H1	H2			
2	831	611			
3	834	614			
4	920	700			
5	918	698			
6	909	689			
7	907	687			
8	814	594			
9	810	590			

(G5桁)1-Stiff PL 175x14xH2(SMA4OOAW)<G4側> (G5桁)1-Stiff PL 175x14xH2〈外側〉[26.5孔は開けない] (G3,G4桁)2-Stiff PL 175x14xH2(SMA4OOAW)

445

871

900

881

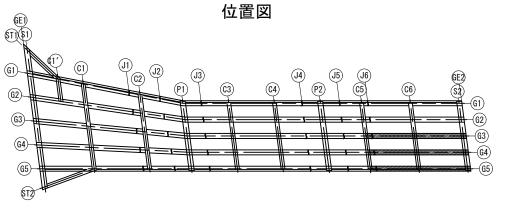
857

873

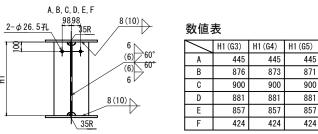
900

881

) 1. 特記無き鋼材の材質は全てSM400Aとする。 2. 外桁外側のプレフレクション点補剛材は、リリース後ガス切断にて取り除く。 3. 仮支点補剛材2~9の外桁外側は、リリース後ガス切断にて取り除く。 4. プレフレクション点補剛材、仮支点補剛材等は施工機材によって変更しても良い。 5. 上フランジジベルが排水桝、応力導入機材、吊り金具等と干渉する場合は、ジベル位置を調整して対応すること。 6. 外桁外側にはハンチ受けプレートは設けない。 7. ハンチ受けプレートの詳細は、ハンチ受けプレート詳細図を参照すること。 8. く>内のポルトはプレフレクション時のみ使用する。 9. 特記なきスカーラップは全て40Rとする。 10. 補剛材の個数は1ヶ所あたりの個数を示す。 11. 対法のない開先溶接の表示のある箇所は、完全溶込み溶接(FP)を用いること。 部分溶込み溶接(PP)のルート間隔は全て0mmとする。 12. ※区間は、主桁図(その11)参照の事。



ジャッキアップ点 G3~G5桁



(G5桁)1-Stiff PL 175x14xH1(SMA400AW)<G4桁側> (G5桁)1-Stiff PL 175x14xH1(SM400A)<外側> (G3,G4桁)2-Stiff PL 175x14xH1(SMA400AW)

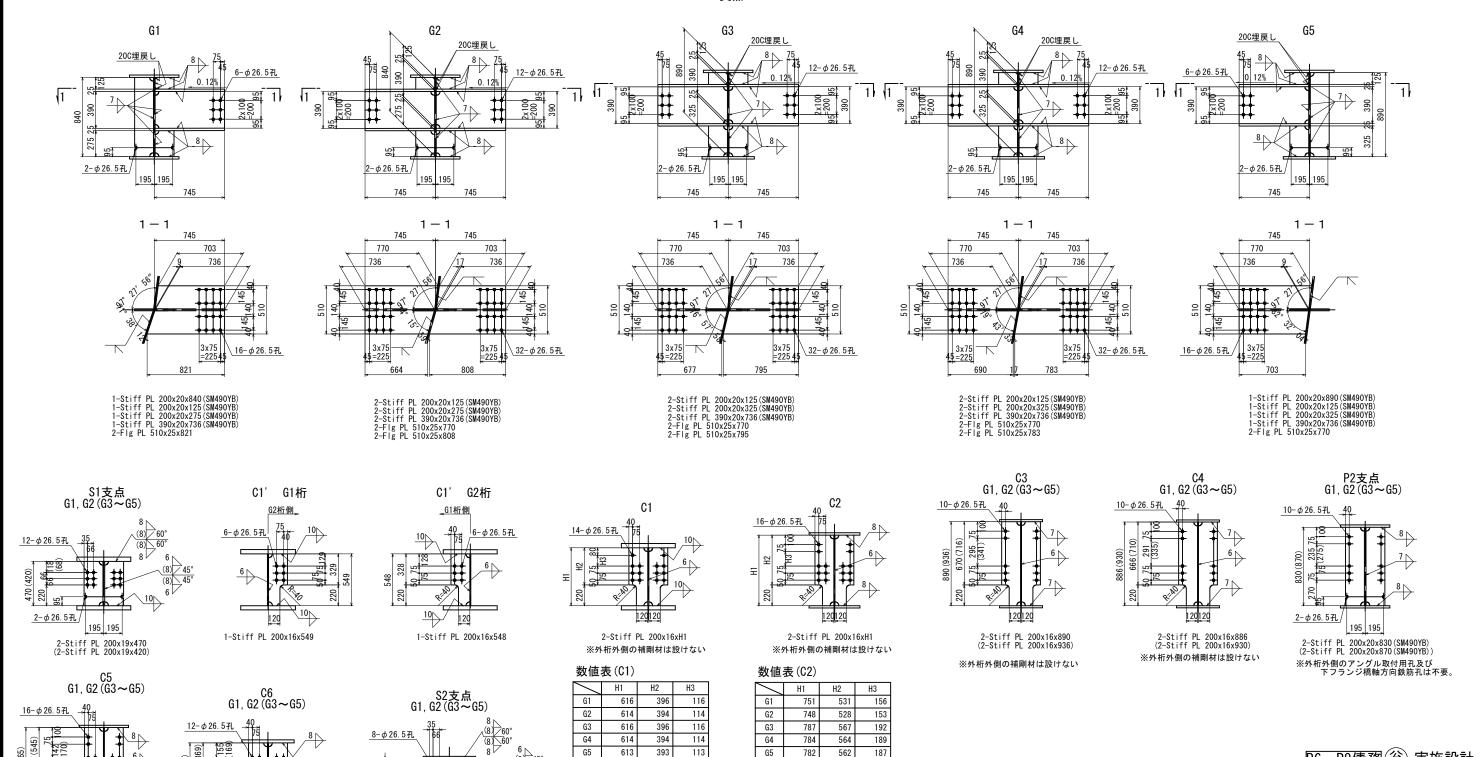
R6~R8債務(益) 実施設計

	<u> </u>					
路線名	路 線 名 県道三代寺宮下線					
県道三代寺宮下線(中郷橋)橋梁上部工事 (1工区)(補助交安)						
図名	主析	〒図 (その	9)			
位 置	鳥取市	国府町中郷	~宮下			
縮尺	図示	単 位	mm			
図 号 全 4 7 葉中の内 1 9						
令和 6 ~ 8 年度施工 鳥 取 県						
鳥 取 県 土 整 備 事 務 所						

桁 図 (その10) 主

補剛材詳細図 S=1:20

P1支点



2-Stiff PL 200x19x400 (2-Stiff PL 200x19x400)

2-Stiff PL 200x16x737 (2-Stiff PL 200x16x765)

※外桁外側の補剛材は設けない

2-Stiff PL 200x16x575 (2-Stiff PL 200x16x589)

※外桁外側の補剛材は設けない

R6~R8債務(盆) 実施設計

NO - NO	10 10 頁					
路線名	路 線 名 県道三代寺宮下線					
県道三作	県道三代寺宮下線(中郷橋)橋梁上部工事 (1工区)(補助交安)					
図名	主 桁 図 (その10)					
位 置	位 置 鳥取市国府町中郷~宮下					
縮尺	縮 尺 図 示 単 位 mm 図 号 全 4 7 葉中の内 2 0 令和6~8年度施工 鳥 取 県					
図 号						
令和6~						
,	鳥 取 県 土 整 備 事 務 所					

※ A 3 の 場合 : 縮尺 5 0 %

1.特記無き鋼材の材質は全てSM400Aとする。
2.外析外側のプレフレクション点補剛材は、リリース後ガス切断にて取り除く。
3.仮支点補剛材2~9の外析外側は、リリース後ガス切断にて取り除く。
4.プレフレクション点補剛材、仮支点補剛材等は施工機材によって変更しても良い。
5.上フランジジベルが排水桝、応力導入機材、吊り金具等と干渉する場合は、ジベル位置を調整して力にすると。
6.外析外側にはハンチ受けプレートは設けない。
7.ハンチ受けプレートの詳細は、ハンチ受けプレート詳細図を参照すること。
8.〈>内のポルトはプレフレクション時のみ使用する。
9.特記なきスカーラップは全て40Rとする。
10.補剛材の個数は1ヶ所あたりの個数を示す。 注)

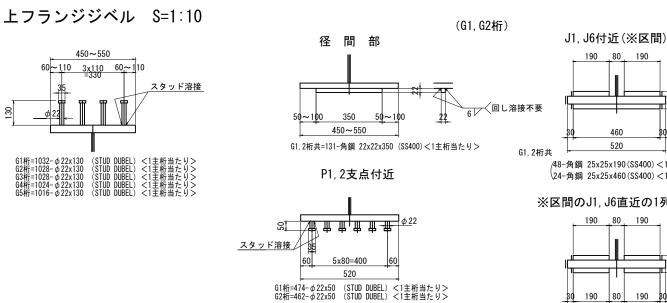
主 桁 図 (その11)

ひずみ吸収材貼付

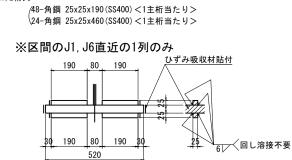
回し溶接不要

下フランジジベル S=1:10

径間部

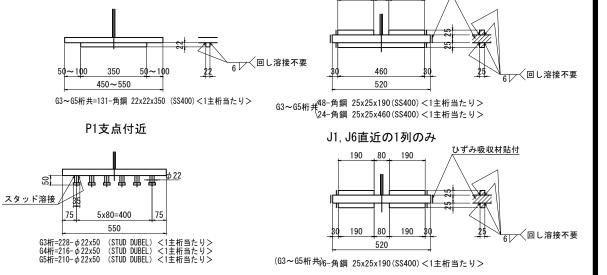


下フランジ支承ボルト孔詳細図S=1:20



(G1,2桁共)6-角鋼 25x25x190(SS400) <1主桁当たり>

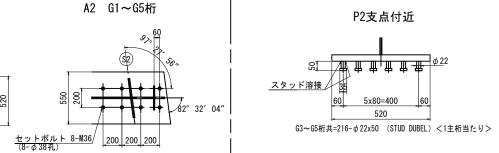
P2 G1~G5桁

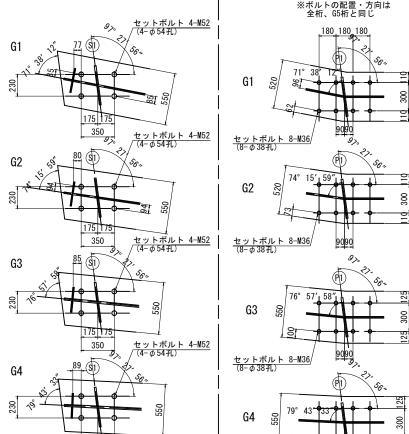


J1, J6付近(※~※区間)

ひずみ吸収材貼付

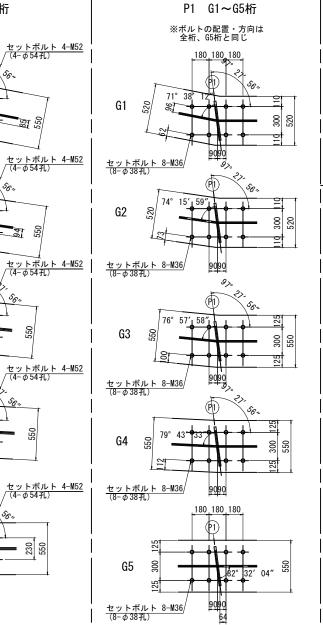
(G3~G5桁)





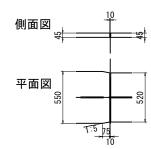
A1 G1~G5桁

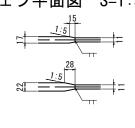
350



フランジ及びウェブ変化部詳細図

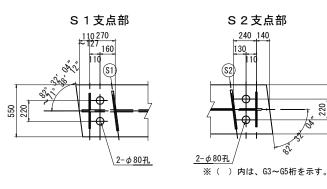
上下フランジ S=1:20 ウェブ平面図 S=1:5

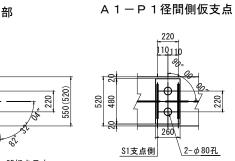




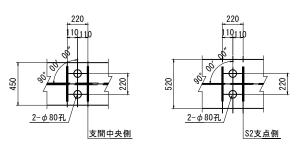
1. 特記無き鋼材の材質は全てSM400Aとする。
2. 外析外側のプレフレクション点補剛材は、リリース後ガス切断にて取り除く。
3. 仮支点補剛材2~9の外析外側は、リリース後ガス切断にて取り除く。
4. プレフレクション点補剛材、仮支点補剛材等は施工機材によって変更しても良い。
5. 上フランジジベルが排水桝、応力導入機材、吊り金具等と干渉する場合は、ジベル位置を調整して対応すること。
6. 外析外側にはハンチ受けプレートは設けない。
7. ハンチ受けプレートの詳細は、ハンチ受けプレート詳細図を参照すること。
8. 〈〉内のポルトはプレフレクション時のみ使用する。
9. 特記なきスカーラップは全て40Rとする。
10. 補剛材の個数は1ヶ所あたりの個数を示す。

ジャッキ孔平面図 S=1:10



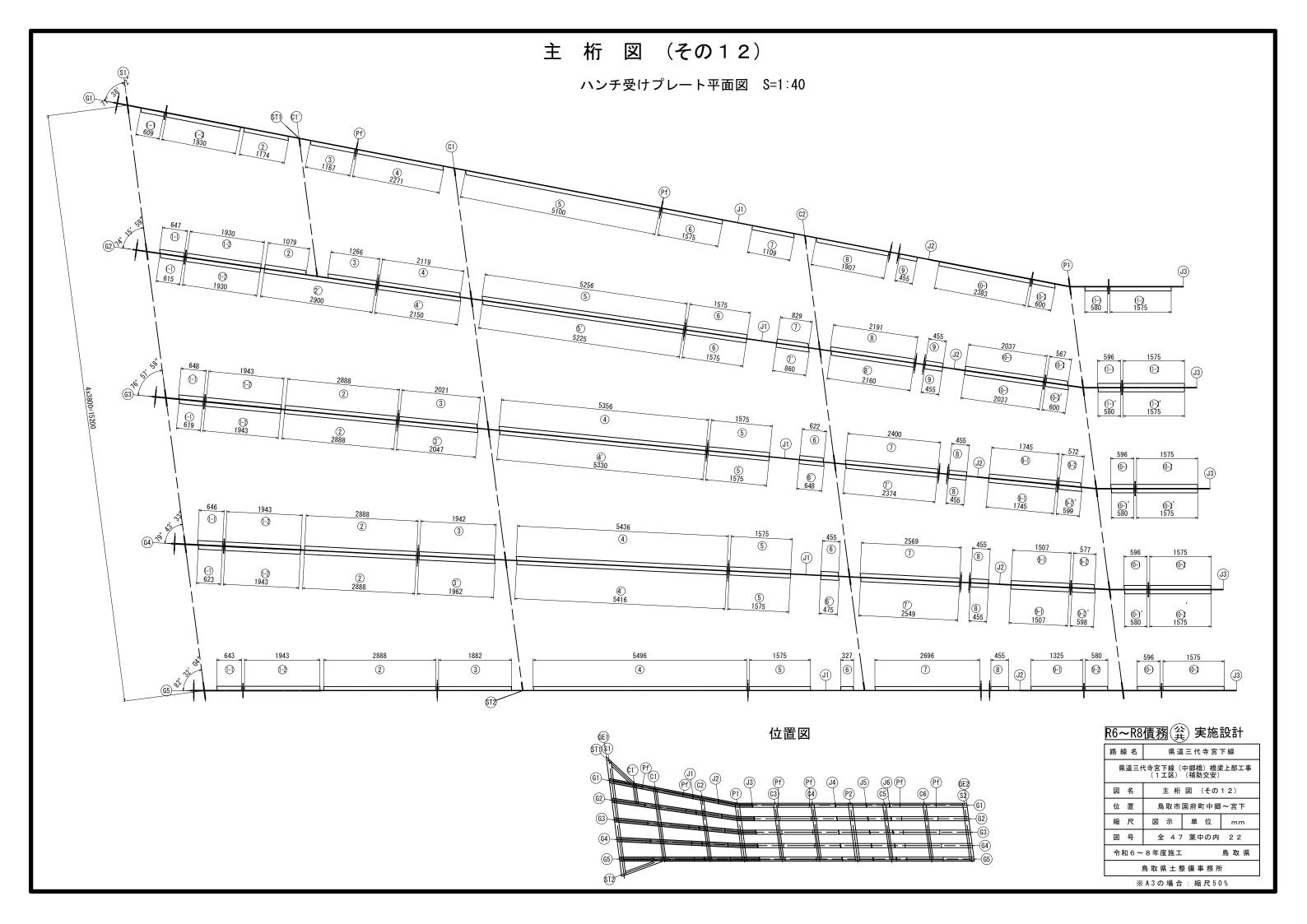


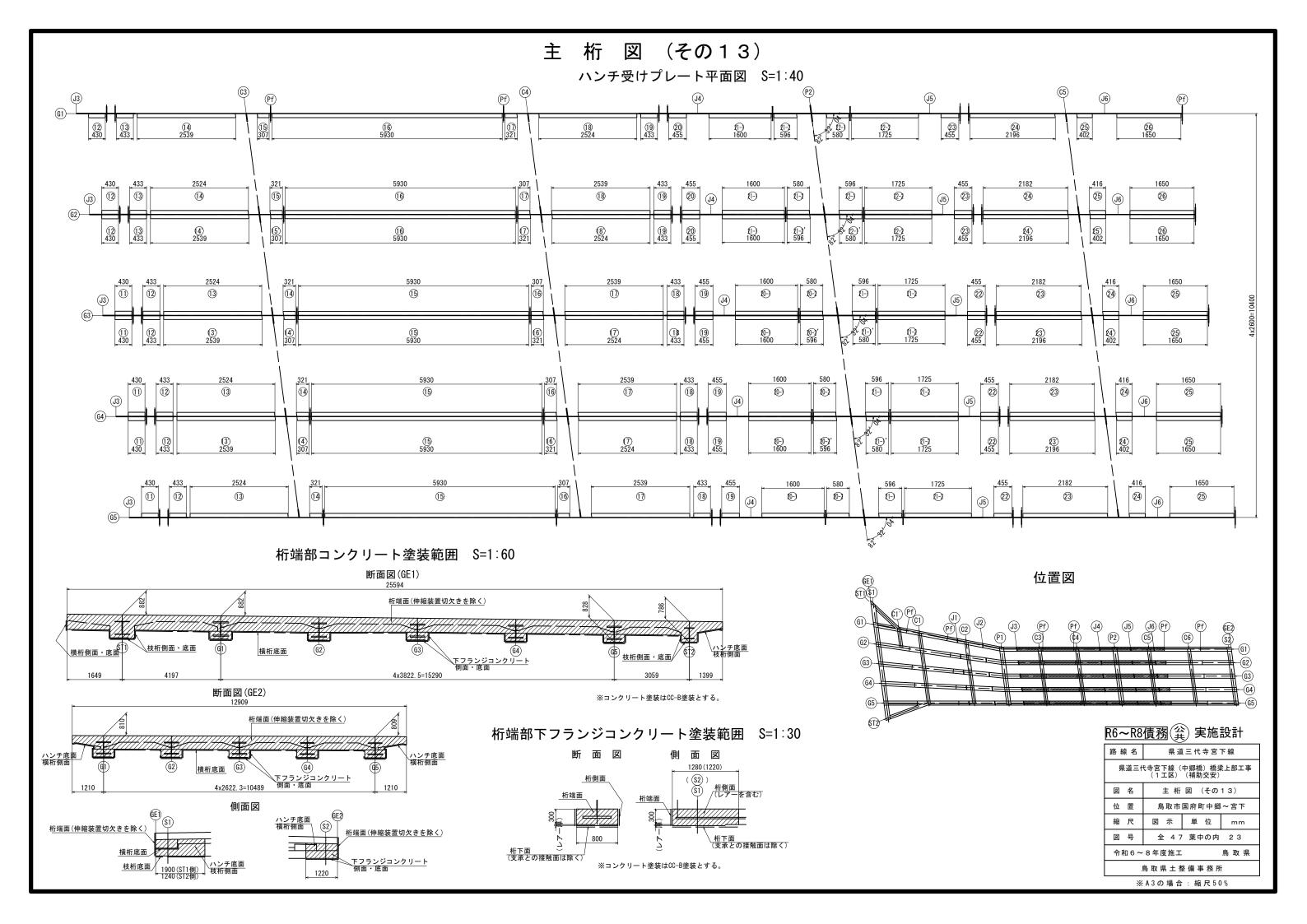
P1-P2径間側仮支点 P2-A2径間側仮支点



R6~R8債務(瓮) 実施設計

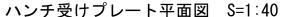
路線名	路 線 名 県道三代寺宮下線					
県道三位	代寺宮下線((1エ区)	中郷橋)橋翔 (補助交安)	2上部工事			
図名	主 桁	図 (その	1 1)			
位 置	鳥取市	国府町中郷	~宮下			
縮尺	図 示	単 位	mm			
図 号	全 47	葉中の内	2 1			
令和6~8年度施工 鳥 取 県						
鳥取県土整備事務所						
*	A3の場合	: 縮尺50) %			

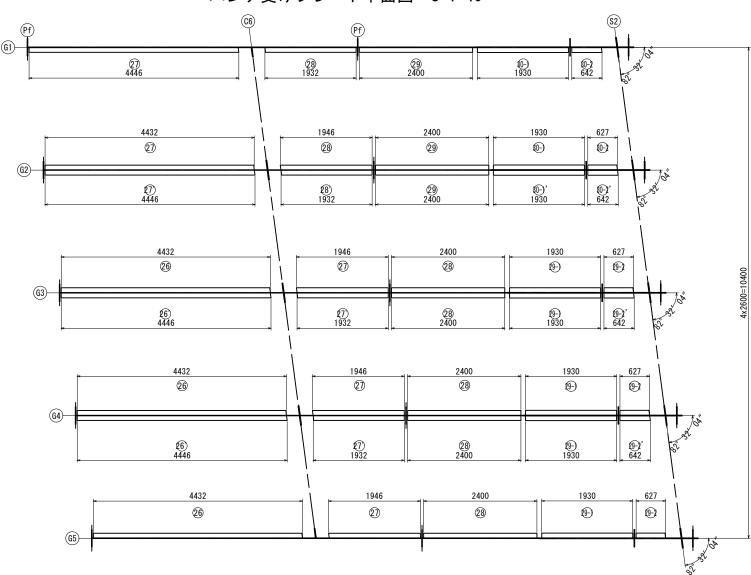




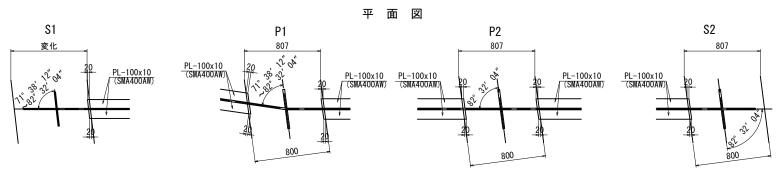
主 桁 図 (その14)

(G3)-

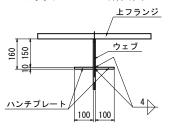




ハンチ受けプレート詳細図 S=1:20



ハンチ受けプレート断面図 S=1:10



1-PL100x10x L1 (SMA400AW) ※G2~G4桁の枝番号及び(')番号以外は、1-PLを2-PLとする事。

数值表(G1)

	致他衣(UI)				
ſ	$\overline{}$	L1 (G1)			
Ī	1-1	609			
Ī	1-2	1930			
	2	1174			
Ī	3	1167			
Ī	4	2271			
Ī	5	5100			
Ī	6	1575			
Ī	7	1109			
Ī	8	1907			
Ī	9	455			
Ī	10-1	2383			
Ī	10-2	600			
Ī	11-1	580			
Ī	11-2	1575			
Ī	12	430			
Ī	13	433			
Ī	14	2539			
Ī	15	307			
	16	5930			
Ī	17	321			
Ī	18	2524			
Ī	19	433			
Ī	20	430			
	21-1	1600			
Ī	21-2	596			
ſ	22-1	580			
	22-2	1725			
	23	455			
	24	2196			
	25	402			
	26	1650			
	27	4446			
	28	1932			
	29	2400			
	30-1	1930			
[30-2	642			

位置図

25'

27'

28'

30-1 30-2

30-2'

(P2)

27'

29-1

29-2

29-2'

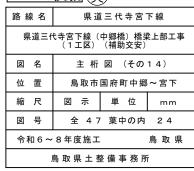
数值表

数值表(G2)			数值表(G3, G4)		
	L1 (G2)			L1 (G3)	L1 (G4)
1-1	647		1-1	648	646
1-1'	615		1-1'	619	623
1-2	1930		1-2	1943	1943
2	1079		2	2888	2888
2'	2900		3	2021	1942
3	1266		3'	2047	1962
4	2119		4	5356	5436
4'	2150		4'	5330	5416
5	5256		5	1575	1575
5'	5225		6	622	455
6	1575		6'	648	475
7	829		7	2400	2569
7'	860		7'	2374	2549
8	2191		8	455	455
8'	2160		9-1	1745	1507
9	455		9-2	572	572
10-1	2037		9-2'	599	598
10-2	567		10-1	596	596
10-2'	600		10-1'	580	580
11-1	596		10-2	1575	1575
11-1'	580		11	430	430
11-2	1575		12	433	433
12	430		13	2524	2524
13	433		13'	2539	2539
14	2524		14	321	321
14'	2539		14'	307	307
15	321		15	5930	5930
15'	307		16	307	307
16	5930		16'	321	321
17	307		17	2539	2539
17'	321		17'	2524	2524
18	2539		18	433	433
18'	2524		19	430	430
19	433		20-1	1600	1600
20	430		20-2	580	580
21-1	1600		20-2'	596	596
21-2	580		21-1	596	596
21-2'	596		21-1'	580	580
22-1	596		21-2	1725	1725
22-1'	580		22	455	455
22-2	1725		23	2182	2182
23	455		23'	2196	2196
24	2182		24	416	416
24'	2196		24'	402	402
۰.	140	i	1 05	4.050	1050

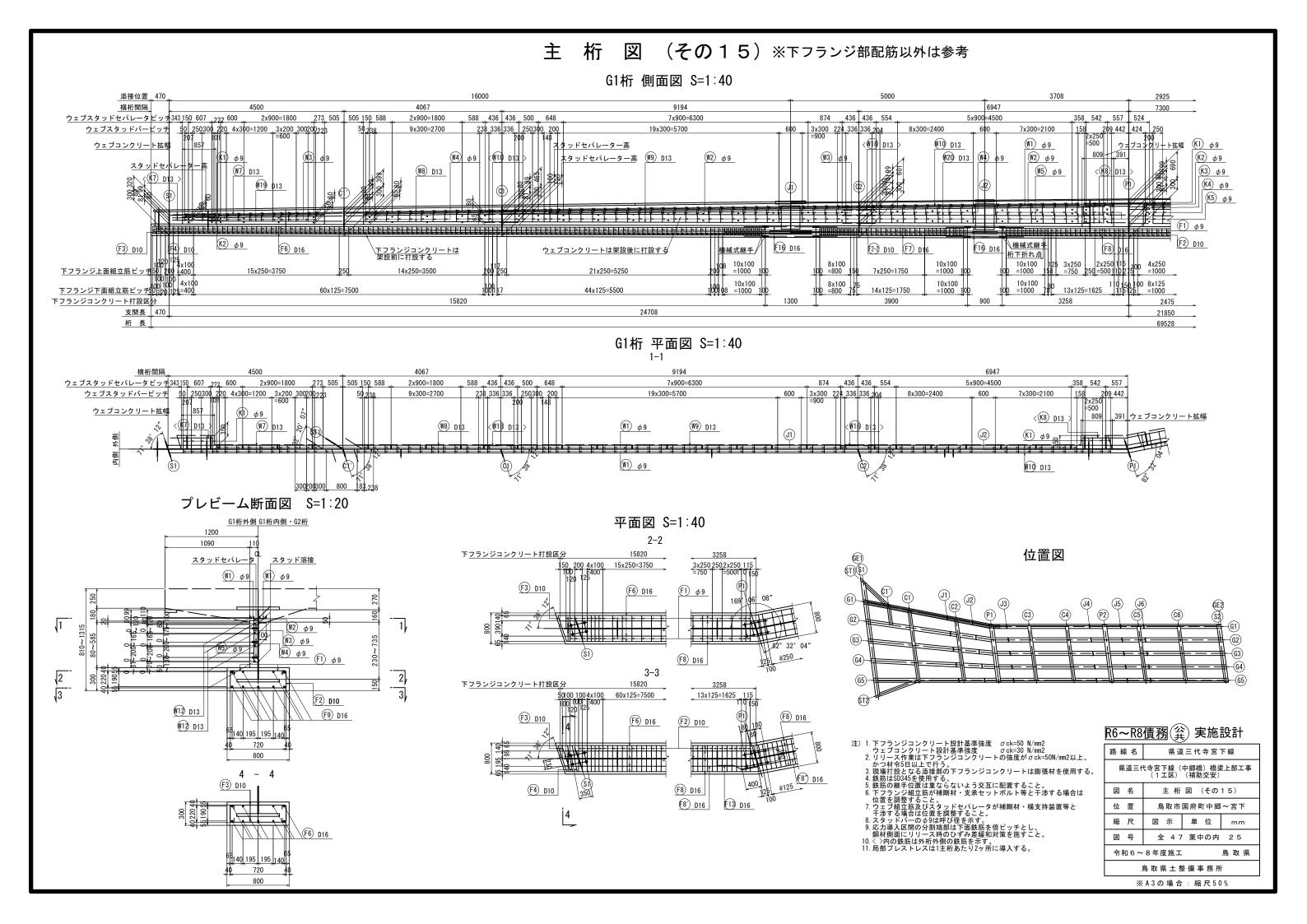
数値表(G5)

	L1 (G5)
1-1	643
1-2	1943
2	2888
3	1882
4	5496
5	1575
6	327
7	2696
8	455
9-1	1325
9-2	580
10-1	596
10-2	1575
11	430
12	433
13	2524
14	321
15	5930
16	307
17	2539
18	433
19	430
20-1	1600
20-2	580
21-1	596
21-2	1725
22	455
23	2182
24	416
25	1650
26	4432
27	1946
28	2400
29-1	1930
29-2	627

R6~R8債務(益) 実施設計

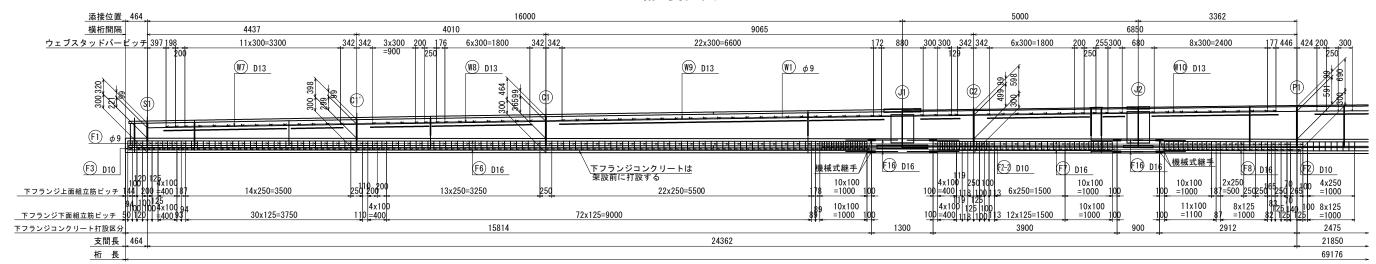


鋼ウェブ溶接	C1, C2	C3∼C6	Pf点
	<u>変化</u>	605	分
PL-100×10 50 PL-100×10 (SMA400AW)	PL-100×10 (SMA400AW) (SMA400AW)	PL-100×10 20 5 20 PL-100×10 (SMA400AW)	35

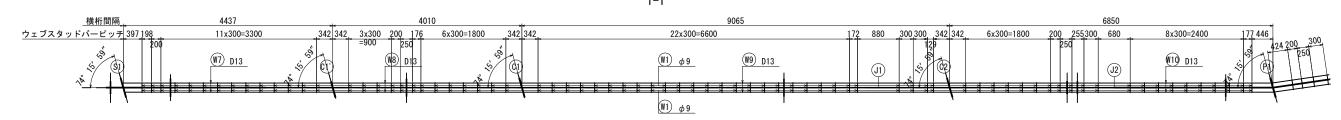


主 桁 図 (その16) ※下フランジ部配筋以外は参考

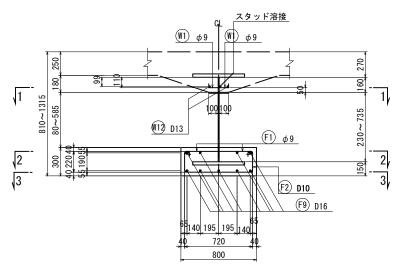
G2桁 側面図 S=1:40

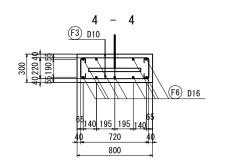


G2桁 平面図 S=1:40

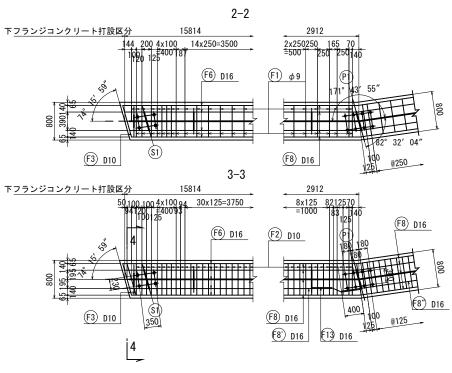


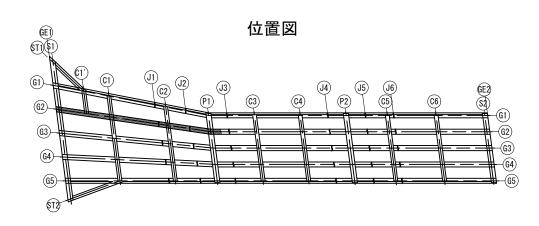






平面図 S=1:40





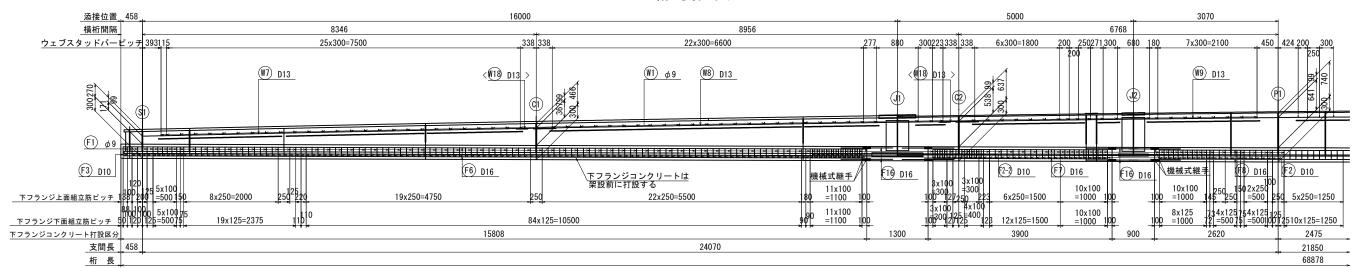
- 注)1. 下フランジコンクリート設計基準強度 σck=50 N/mm2 ウェブコンクリート設計基準強度 σck=30 N/mm2 2. リリース作業は下フランジコンクリートの強度がσck=50N/mm2以上、かつ材令5日以上で行う。
 3. 現場打設となる添接部の下フランジコンクリートは膨張材を使用する。4. 鉄筋はSD345を使用する。5. 鉄筋の継手位置は重ならないよう交互に配置すること。6. 下フランジ組立筋が補剛材・支承セットボルト等と干渉する場合は位置を調整すること。7. ウェブ組立筋及び置を調整すること。7. ウェブ組立筋及びスタッドセパレータが補剛材・横支持装置等と干渉する場合は位置を調整すること。8. スタッドパーのの9は呼び径を示す。9. 応力導入区間の分割端部は下面鉄筋を倍ピッチとし、鋼材側面にリリース時のひずみ差緩和対策を施すこと。10. ⟨〉内の鉄筋は外析外側の鉄筋を示す。11. 局部プレストレスは1主桁あたり2ヶ所に導入する。

R6~R8債務(益) 実施設計

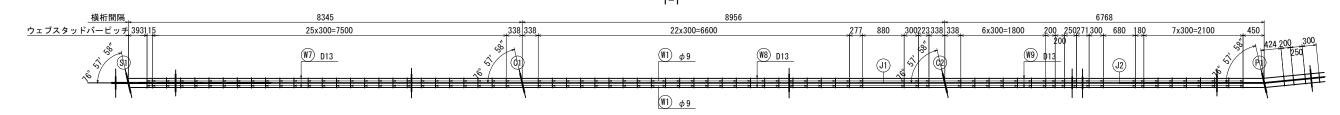
路線	名	県道	三代	寺宮	下線
県道	三台	代寺宮下線((1エ区)			学上部工事
図名	i	主 桁	図	(その	16)
位 置	Ì	鳥取市	国府町	丁中郷	~宮下
縮尺	į	図 示	単	位	mm
図号	ļ	全 4 7	葉中	の内	2 6
令和 6	3 ~	8年度施工			鳥取県
	ļ	鳥取県土土	を備 事	務所	i

主 桁 図 (その17) ※下フランジ部配筋以外は参考

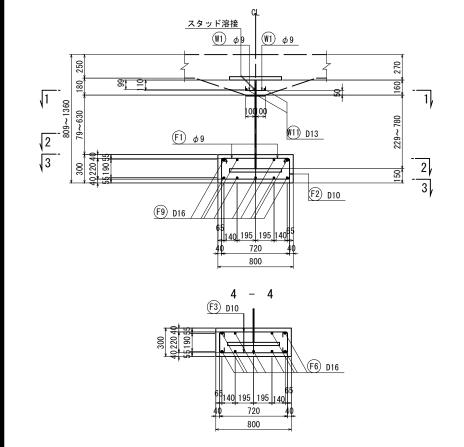
G3桁 側面図 S=1:40



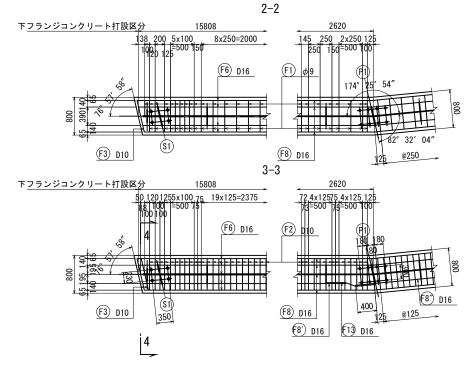
G3桁 平面図 S=1:40

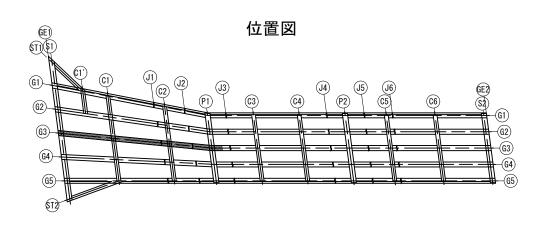


プレビーム断面図 S=1:20



平面図 S=1:40





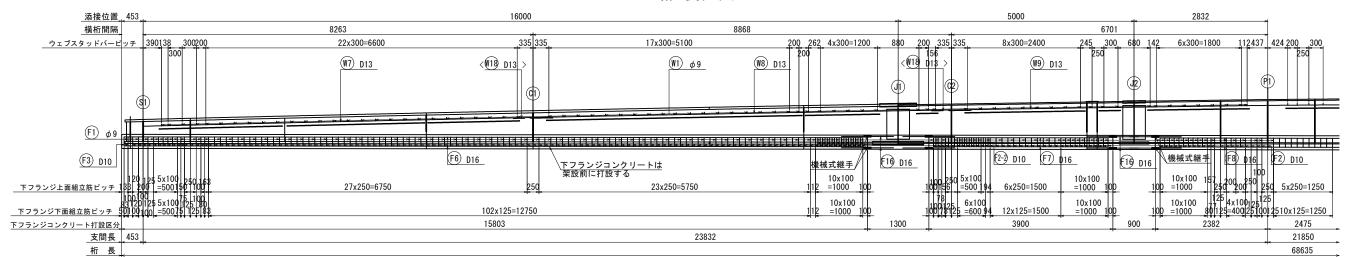
- 注)1. 下フランジコンクリート設計基準強度 σck=50 N/mm2 ウェブコンクリート設計基準強度 σck=30 N/mm2 2. リリース作業は下フランジコンクリートの強度がσck=50N/mm2以上、かつ材令5日以上で行う。
 3. 現場打設となる添接部の下フランジコンクリートは膨張材を使用する。4. 鉄筋はSD345を使用する。5. 鉄筋の継手位置は重ならないよう交互に配置すること。6. 下フランジ組立筋が補剛材・支承セットボルト等と干渉する場合は位置を調整すること。7. ウェブ組立筋及びスタッドセパレータが補剛材・横支持装置等と干渉する場合は位置を調整すること。8. スタッドバーのの9は呼び径を示す。9. 応力導入区間の分割端部は下面鉄筋を倍ピッチとし、鋼材側面にリリース時のひずみ差緩和対策を施すこと。10. ⟨〉内の鉄筋は外析外側の鉄筋を示す。11. 局部プレストレスは1主桁あたり2ヶ所に導入する。

R6~R8債務(益) 実施設計

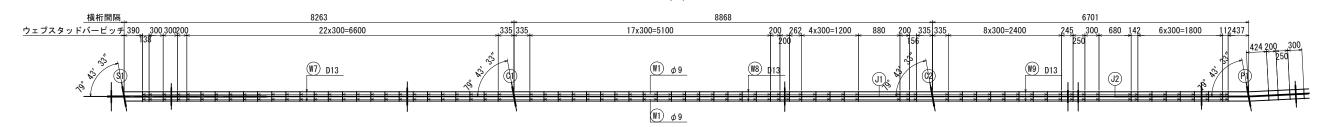
路線名	県 道	[三代寺宮	下線
県道三作	代寺宮下線(「 (1エ区)	中郷橋)橋須 (補助交安)	2上部工事
図名	主 桁	図 (その	17)
位 置	鳥取市	国府町中郷	~宮下
縮尺	図示	単 位	mm
図 号	全 47	葉中の内	2 7
令和 6 ~	8年度施工		鳥取県
J	鳥取県土塾	と備事務所	ŕ

主 桁 図 (その18) ※下フランジ部配筋以外は参考

G4桁 側面図 S=1:40



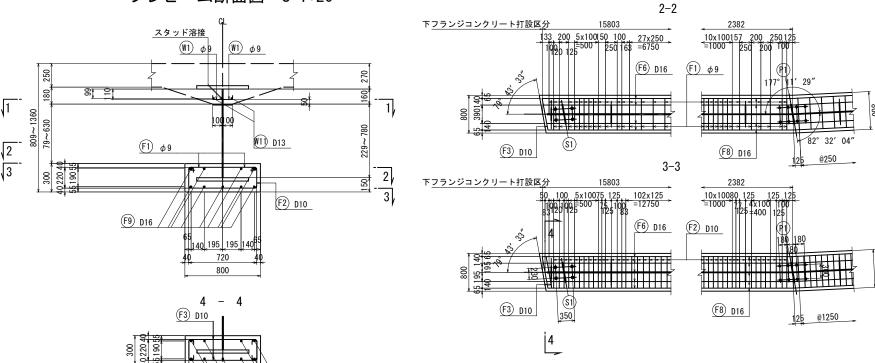
G4桁 平面図 S=1:40 1-1



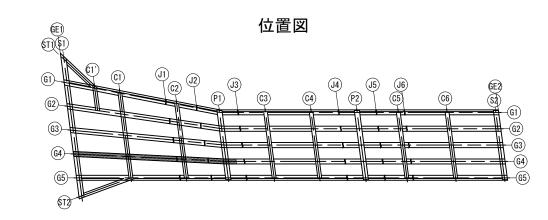
プレビーム断面図 S=1:20

\<u>F6</u> D16

140 195 195 140 720 800



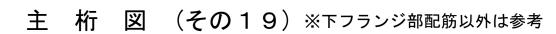
平面図 S=1:40

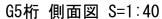


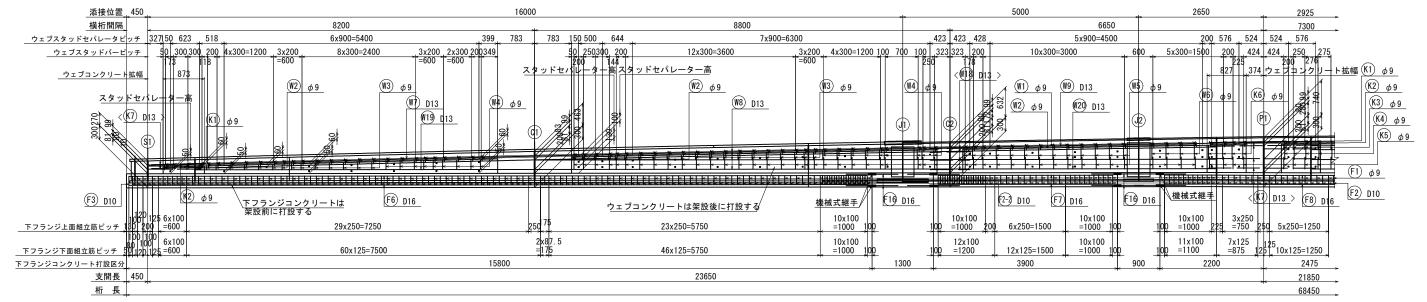
- 注)1. 下フランジコンクリート設計基準強度 σck=50 N/mm2 ウェブコンクリート設計基準強度 σck=30 N/mm2 2. リリース作業は下フランジコンクリートの強度がσck=50N/mm2以上、かつ材令5日以上で行う。
 3. 現場打設となる添接部の下フランジコンクリートは膨張材を使用する。4. 鉄筋はSD345を使用する。5. 鉄筋の継手位置は重ならないよう交互に配置すること。6. 下フランジ組立筋が補剛材・支承セットボルト等と干渉する場合は位置を調整すること。7. ウェブ組立筋及び置を調整すること。7. ウェブ組立筋及びスタッドセパレータが補剛材・横支持装置等と干渉する場合は位置を調整すること。8. スタッドパーのの9は呼び径を示す。9. 応力導入区間の分割端部は下面鉄筋を倍ピッチとし、鋼材側面にリリース時のひずみ差緩和対策を施すこと。10. ⟨〉内の鉄筋は外析外側の鉄筋を示す。11. 局部プレストレスは1主桁あたり2ヶ所に導入する。

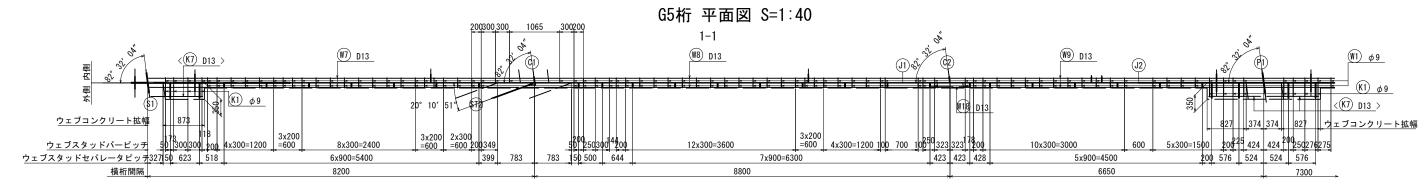
R6~R8債務(益) 実施設計

路線名	県道三代寺宮下線
県道三代	t寺宮下線(中郷橋)橋梁上部工事 (1エ区)(補助交安)
図名	主 桁 図 (その18)
位 置	鳥取市国府町中郷~宮下
縮尺	図 示 単 位 mm
図 号	全 47 葉中の内 28
令和6~	8年度施工 鳥 取 県
,	鳥 取 県 土 整 備 事 務 所



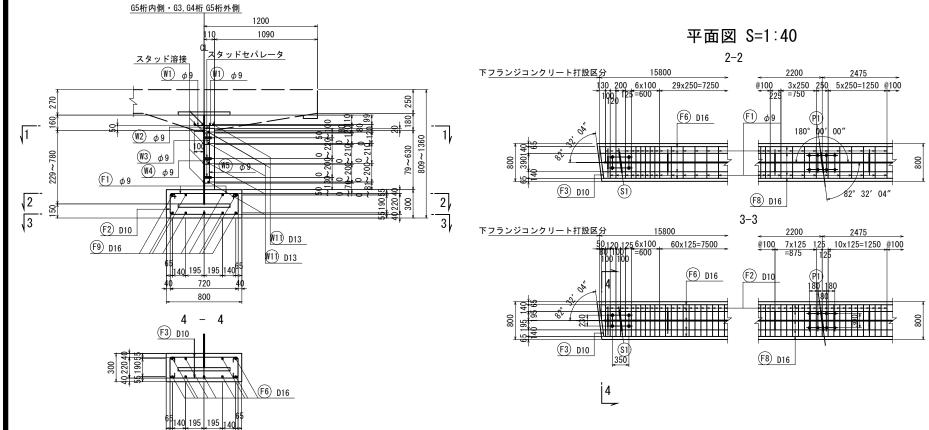


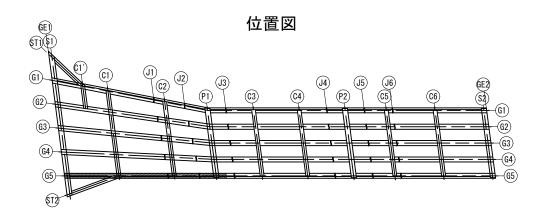




プレビーム断面図 S=1:20

720 800

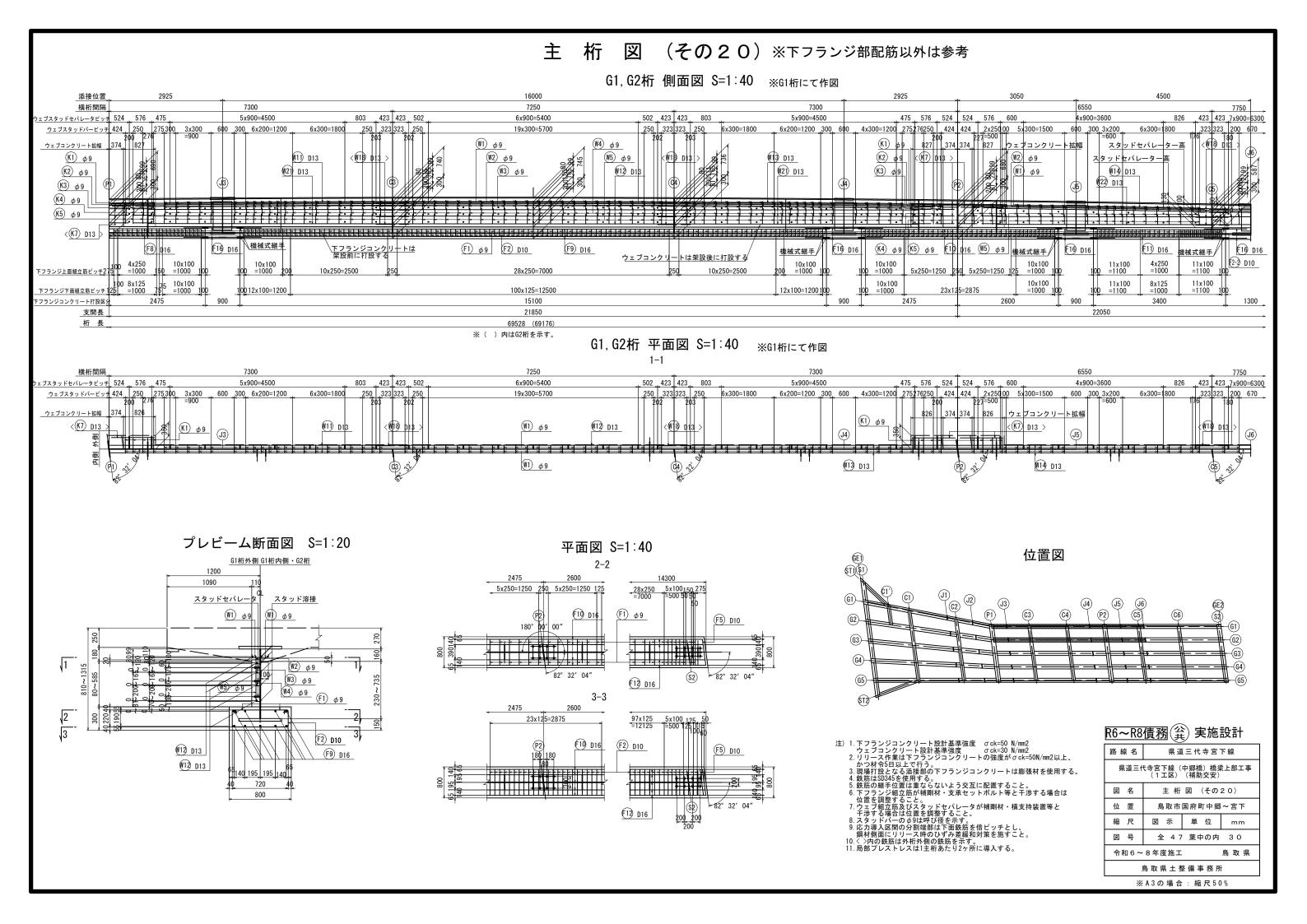


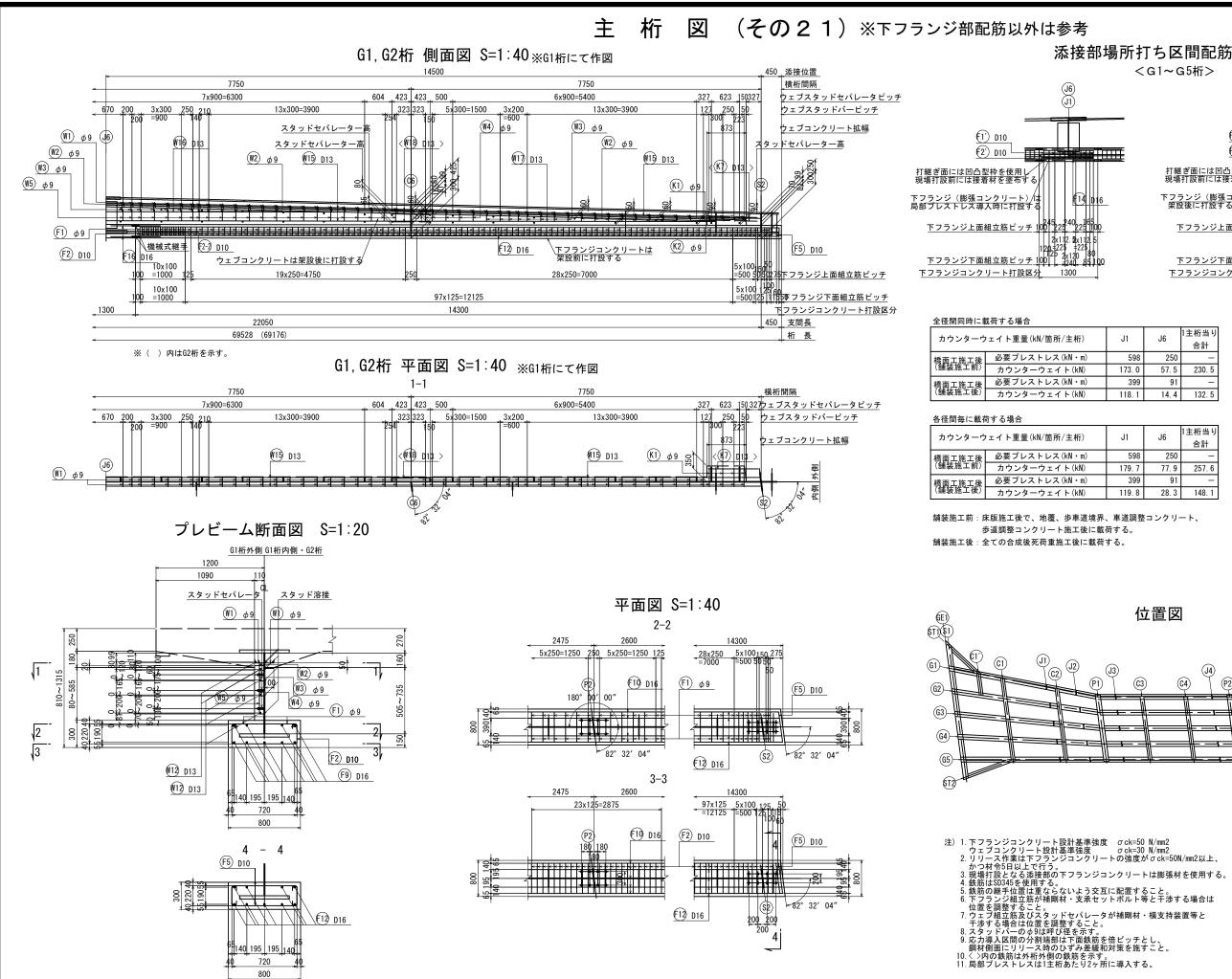


- 注)1. 下フランジコンクリート設計基準強度 σck=50 N/mm2 ウェブコンクリート設計基準強度 σck=30 N/mm2 2. リリース作業は下フランジコンクリートの強度が σck=50N/mm2以上、かつ材令5日以上で行う。
 3. 現場打設となる添接部の下フランジコンクリートは膨張材を使用する。4. 鉄筋は\$D345を使用する。5. 鉄筋の継手位置は重ならないよう交互に配置すること。6. 下フランジ組立筋が補剛材・支承セットボルト等と干渉する場合は位置を調整すること。7. ウェブ組立筋及びスタッドセパレータが補剛材・横支持装置等と干渉する場合は位置を調整すること。8. スタッドパーの ゆりは呼び径を示す。9. 応力導入区間の分割端部は下面鉄筋を倍ピッチとし、銅材側面にリリース時のひずみ差緩和対策を施すこと。10. 〈〉内の鉄筋は外析外側の鉄筋を示す。11. 局部プレストレスは1主桁あたり2ヶ所に導入する。

R6~R8債務(益) 実施設計

路線名	県道三代寺宮下線	
県道三位	大寺宮下線(中郷橋)橋梁上部工事 (1エ区)(補助交安)	
図名	主 桁 図 (その19)	
位 置	鳥取市国府町中郷~宮下	
縮尺	図 示 単 位 mm	
図 号	全 47 葉中の内 29	
令和6~	8年度施工 鳥 取 県	
J	鳥 取 県 土 整 備 事 務 所	





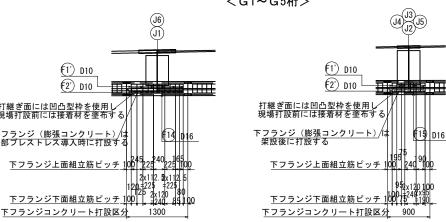
\F12) D16

40 195 195 140 720 800

(F12) D16

添接部場所打ち区間配筋図 S=1:40

<G1~G5桁>



カウンターウ	フェイト重量(kN/箇所/主桁)	J1	J6	1主桁当り 合計
 	必要プレストレス(kN・m)	598	250	-
《翻裝施工計》	カウンターウェイト(kN)	173. 0	57. 5	230. 5
橋面工施工後	必要プレストレス(kN・m)	399	91	_
(舗装施工後)	カウンターウェイト(kN)	118. 1	14. 4	132. 5

カウンターウ	フェイト重量(kN/箇所/主桁)	J1	J6	1主桁当り 合計
橋面工施工後	必要プレストレス(kN・m)	598	250	_
(舗装施工前)	カウンターウェイト(kN)	179. 7	77. 9	257. 6
橋面工施工後	必要プレストレス(kN・m)	399	91	_
(舗装施工後)	カウンターウェイト(kN)	119.8	28. 3	148. 1

舗装施工前:床版施工後で、地覆、歩車道境界、車道調整コンクリート、

位置図 (G3) (G4)

(2) D10

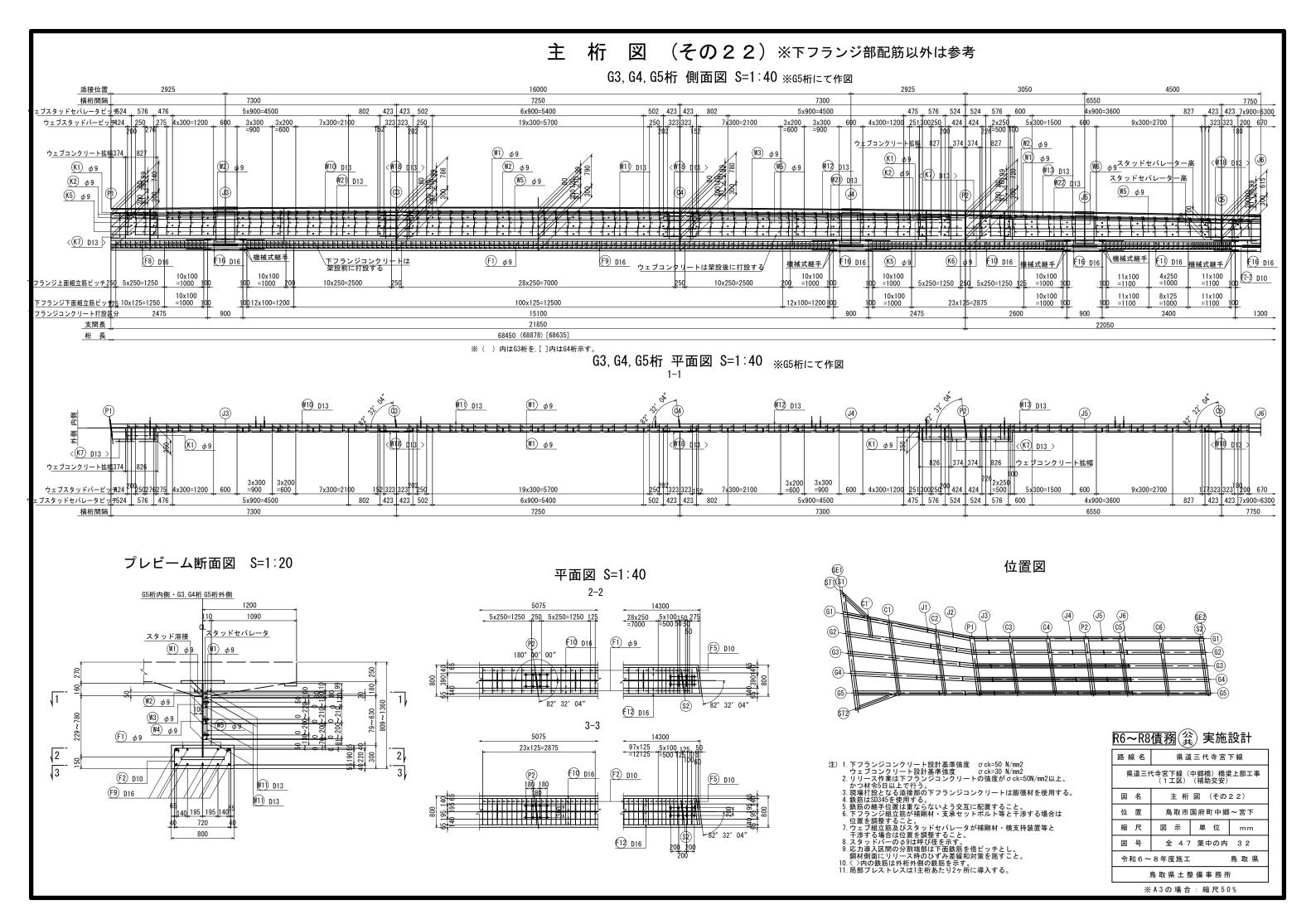
R6~R8債務(益) 実施設計

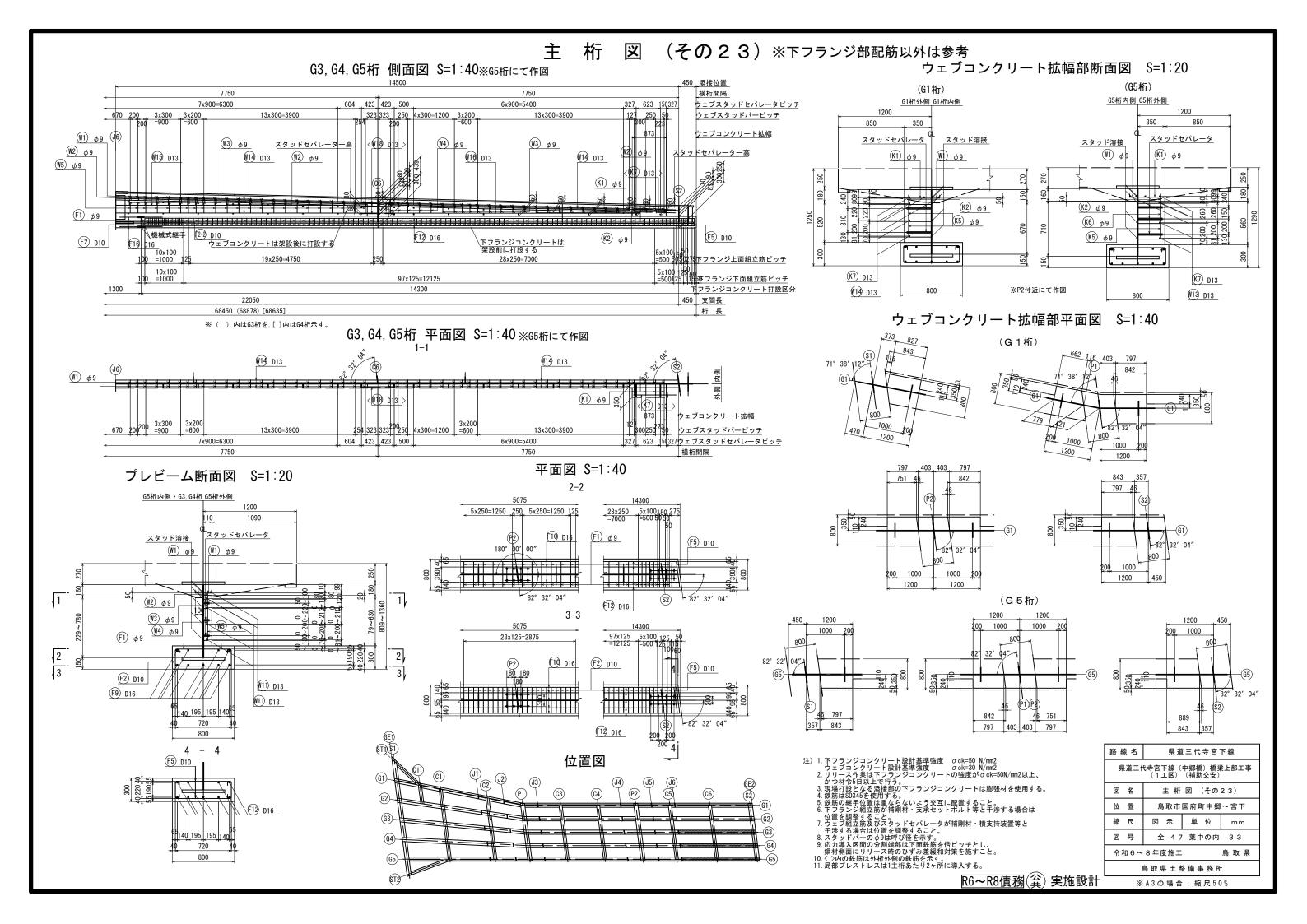
		>	
路線名	県道	三代寺宮	下線
県道三位	代寺宮下線((1 エ区)	中郷橋)橋須 (補助交安)	企上部工事
図名	主 桁	図 (その	2 1)
位 置	鳥取市	国府町中郷	~宮下
縮尺	図示	単位	mm
図 号	全 47	葉中の内	3 1
令和6~	8年度施工		鳥取県
J	鳥取県土土	整備事務所	Ť

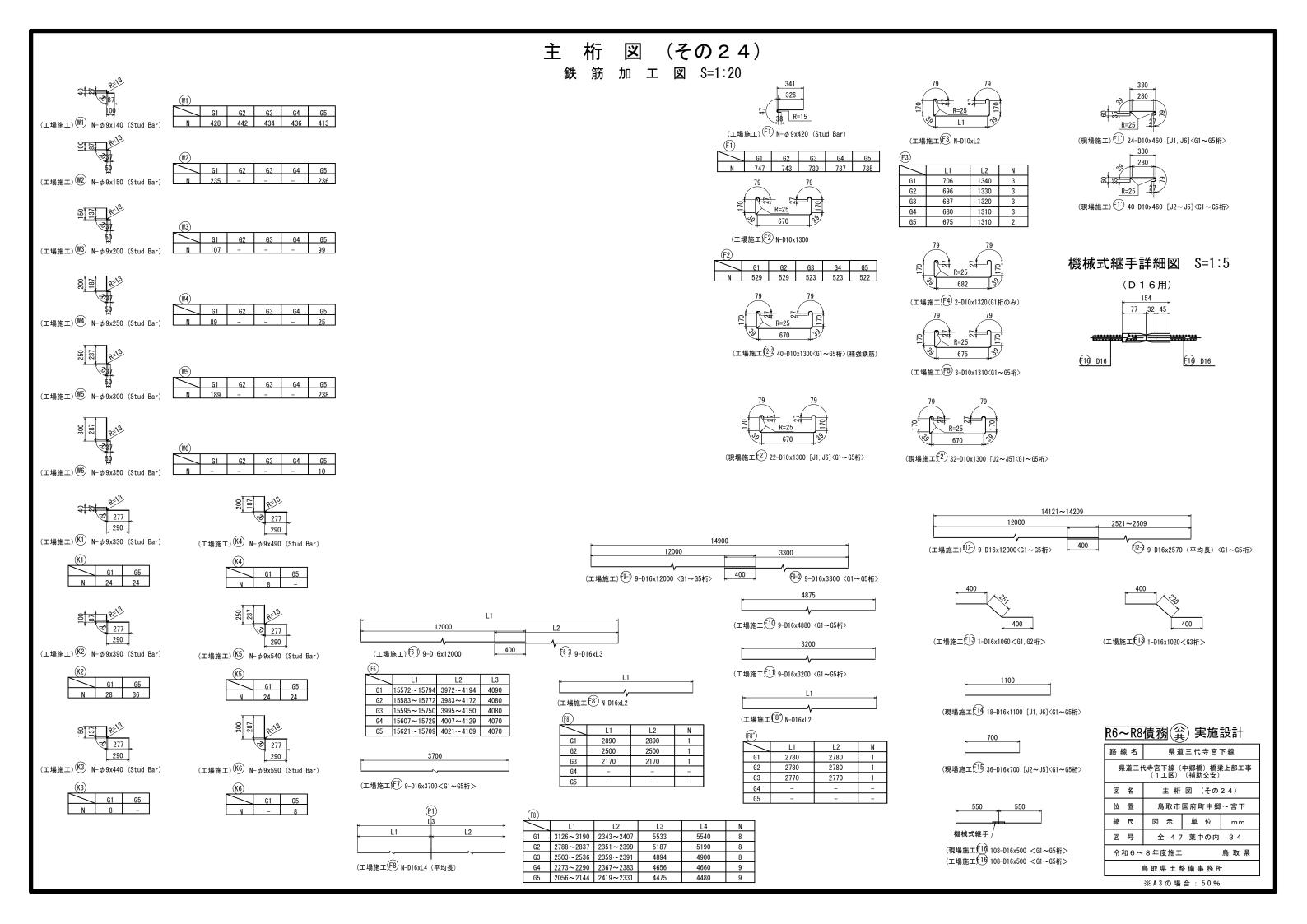
場所打ち区間断面図 S=1:20

720

800







鉄筋表 記号 | 径 | 長さ | 本数 | 単位質量 | 本当り質量 | 質量(kg) | 摘 要

	も工 (G1‡	行)					
W1	Ф9	140	428	0. 499	0. 07	30	L
W2	Ф9	150	235	0. 499	0. 07	16	L
W3	Ф9	200	107	0. 499	0. 10	11	L
W4	Ф9	250	89	0. 499	0. 12	11	L
W5	Ф9	300	189	0. 499	0. 15	28	L
K1	Ф9	330	24	0. 499	0. 16	4	L
K2	Ф9	390	28	0. 499	0. 19	5	L
К3	Ф9	440	8	0. 499	0. 22	2	L
K4	Ф9	490	8	0. 499	0. 24	2	L
K5	Ф9	540	24	0. 499	0. 27	6	Ē
F1	Ф9	420	747	0. 499	0. 21	157	-
F2	D10	1300	529	0. 433	0. 73	386	ட்
							. —
F2-2	D10	1300	40	0. 560	0. 73	29	<u></u>
F3	D10	1340	3	0. 560	0. 75	2	
F4	D10	1320	2	0. 560	0. 74	1	ட
F5	D10	1310	3	0. 560	0. 73	2	<u> </u>
F6-1	D16	12000	9	1. 560	18. 72	168	—
F6-2	D16	4090	9	1. 560	6. 38	57	平均長)
F7	D16	3700	9	1. 560	5. 77	52	_
F8	D16	5540	8	1. 560	8. 64	69	_
F8'	D16	2890	1	1. 560	4. 51	5	
F8''	D16	2780	1	1. 560	4. 34	4	—
F9-1	D16	12000	9	1, 560	18. 72	168	
_			9	1, 560			
F9-2	D16	3300			5. 15	46	_
F10	D16	4880	9	1. 560	7. 61	68	_
F11	D16	3200	9	1. 560	4. 99	45	
12-1	D16	12000	9	1. 560	18. 72	168	
12-2	D16	2570	9	1. 560	4. 01	36	平均長)
F13	D16	1060	1	1. 560	1. 65	2	
F16	D16	520	108	1. 560	0. 81	87	_
		Τį	易施工(G1桁)合計	D16	975	kg
			<i>978</i> 2— (w. 1117 pd p1	D10	420	kg
					φ9	272	kg
					合計	1667	kg
					ни	1007	118
丁場旅	五工(G2木	行)					
W1	Ф9	140	442	0 499	0 07	31	11
W1	Ф9	140	442	0. 499	0. 07	31 156	L
F1	Ф9	420	743	0. 499	0. 21	156	-
F1 F2	Ф9 D10	420 1300	743 529	0. 499 0. 560	0. 21 0. 73	156 386	<u></u>
F1 F2 F2-2	Ф9 D10 D10	420 1300 1300	743 529 40	0. 499 0. 560 0. 560	0. 21 0. 73 0. 73	156 386 29	
F1 F2 F2-2 F3	Ф9 D10 D10 D10	420 1300 1300 1330	743 529 40 3	0. 499 0. 560 0. 560 0. 560	0. 21 0. 73 0. 73 0. 74	156 386 29 2	
F1 F2 F2-2 F3 F5	Ф9 D10 D10 D10 D10	420 1300 1300 1330 1310	743 529 40 3	0. 499 0. 560 0. 560 0. 560 0. 560	0. 21 0. 73 0. 73 0. 74 0. 73	156 386 29 2	
F1 F2 F2-2 F3 F5 F6-1	Φ9 D10 D10 D10 D10 D10	420 1300 1300 1330 1310 12000	743 529 40 3 3	0. 499 0. 560 0. 560 0. 560 0. 560 1. 560	0. 21 0. 73 0. 73 0. 74 0. 73 18. 72	156 386 29 2 2 2	
F1 F2 F2-2 F3 F5 F6-1	Ф9 D10 D10 D10 D10	420 1300 1300 1330 1310	743 529 40 3	0. 499 0. 560 0. 560 0. 560 0. 560	0. 21 0. 73 0. 73 0. 74 0. 73	156 386 29 2	
F1 F2 F2-2 F3 F5 F6-1	Φ9 D10 D10 D10 D10 D10	420 1300 1300 1330 1310 12000	743 529 40 3 3	0. 499 0. 560 0. 560 0. 560 0. 560 1. 560	0. 21 0. 73 0. 73 0. 74 0. 73 18. 72	156 386 29 2 2 2	
F1 F2 F2-2 F3 F5 F6-1	Φ9 D10 D10 D10 D10 D16 D16	420 1300 1300 1330 1310 12000 4080	743 529 40 3 3 9	0. 499 0. 560 0. 560 0. 560 0. 560 1. 560	0. 21 0. 73 0. 73 0. 74 0. 73 18. 72 6. 36	156 386 29 2 2 2 168 57	
F1 F2 F2-2 F3 F5 F6-1 F6-2 F7	Φ9 D10 D10 D10 D10 D16 D16 D16	420 1300 1300 1330 1310 12000 4080 3700	743 529 40 3 3 9 9	0. 499 0. 560 0. 560 0. 560 0. 560 1. 560 1. 560 1. 560	0. 21 0. 73 0. 73 0. 74 0. 73 18. 72 6. 36 5. 77	156 386 29 2 2 2 168 57	
F1 F2 F2-2 F3 F5 F6-1 F6-2 F7 F8 F8'	Φ9 D10 D10 D10 D10 D16 D16 D16 D16	420 1300 1300 1330 1310 12000 4080 3700 5190	743 529 40 3 3 9 9	0. 499 0. 560 0. 560 0. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560	0. 21 0. 73 0. 73 0. 74 0. 73 18. 72 6. 36 5. 77 8. 10	156 386 29 2 2 168 57 52	
F1 F2 F2-2 F3 F5 F6-1 F6-2 F7 F8 F8' F8'	Φ9 D10 D10 D10 D10 D16 D16 D16 D16 D16	420 1300 1300 1330 1310 12000 4080 3700 5190 2500 2780	743 529 40 3 3 9 9 9	0. 499 0. 560 0. 560 0. 560 0. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560	0. 21 0. 73 0. 73 0. 74 0. 73 18. 72 6. 36 5. 77 8. 10 3. 90 4. 34	156 386 29 2 2 168 57 52 65	
F1 F2 F2-2 F3 F5 F6-1 F6-2 F7 F8 F8' F8' F9-1	Φ9 D10 D10 D10 D10 D16 D16 D16 D16 D16 D16 D16 D16	420 1300 1300 1330 1310 12000 4080 3700 5190 2500 2780 12000	743 529 40 3 3 9 9 9 9 1 1	0. 499 0. 560 0. 560 0. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560	0. 21 0. 73 0. 73 0. 74 0. 73 18. 72 6. 36 5. 77 8. 10 3. 90 4. 34 18. 72	156 386 29 2 2 168 57 52 65 4	
F1 F2 F2-2 F3 F5 F6-1 F6-2 F7 F8 F8' F8' F9-1 F9-2	Φ9 D10 D10 D10 D10 D16	420 1300 1300 1330 1310 12000 4080 3700 5190 2500 2780 12000 3300	743 529 40 3 3 9 9 9 9 8 1 1 9	0. 499 0. 560 0. 560 0. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560	0. 21 0. 73 0. 73 0. 74 0. 73 18. 72 6. 36 5. 77 8. 10 3. 90 4. 34 18. 72 5. 15	156 386 29 2 2 168 57 52 65 4 168	
F1 F2 F2-2 F3 F5 F6-1 F6-2 F7 F8 F8' F8' F9-1 F9-2 F10	Φ9 D10 D10 D10 D10 D16	420 1300 1300 1330 1310 12000 4080 3700 5190 2500 2780 12000 3300 4880	743 529 40 3 3 9 9 9 9 8 1 1 1 9	0. 499 0. 560 0. 560 0. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560	0. 21 0. 73 0. 73 0. 74 0. 73 18. 72 6. 36 5. 77 8. 10 3. 90 4. 34 18. 72 5. 15 7. 61	156 386 29 2 2 168 57 52 65 4 168 46	
F1 F2 F2-2 F3 F5 F6-1 F6-2 F7 F8 F8' F8' F9-1 F9-2 F10 F11	Φ9 D10 D10 D10 D10 D16	420 1300 1300 1330 1310 12000 4080 3700 5190 2500 2780 12000 3300 4880 3200	743 529 40 3 3 9 9 9 9 1 1 9 9	0. 499 0. 560 0. 560 0. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560	0. 21 0. 73 0. 73 0. 74 0. 73 18. 72 6. 36 5. 77 8. 10 3. 90 4. 34 18. 72 5. 15 7. 61 4. 99	156 386 29 2 2 168 57 52 65 4 168 46 68	
F1 F2 F2-2 F3 F5 F6-1 F6-2 F7 F8 F8' F9-1 F9-2 F10 F11	Φ9 D10 D10 D10 D10 D16	420 1300 1300 1330 1310 12000 4080 3700 5190 2500 2780 12000 3300 4880 3200 12000	743 529 40 3 3 9 9 9 8 1 1 9 9	0. 499 0. 560 0. 560 0. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560	0. 21 0. 73 0. 73 0. 74 0. 73 18. 72 6. 36 5. 77 8. 10 3. 90 4. 34 18. 72 5. 15 7. 61 4. 99 18. 72	156 386 29 2 2 168 57 52 65 4 168 46 68	で りで りで りで りで 中均長)で 平均長)で 中均長で 中均長で 中均長
F1 F2 F2-2 F3 F5 F6-1 F6-2 F7 F8 F8' F9-1 F9-2 F10 F11- F12-1	Φ9 D10 D10 D10 D16	420 1300 1300 1330 1310 12000 4080 3700 5190 2500 2780 12000 3300 4880 3200 12000 2570	743 529 40 3 3 9 9 9 8 1 1 9 9 9 9	0. 499 0. 560 0. 560 0. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560	0. 21 0. 73 0. 73 0. 74 0. 73 18. 72 6. 36 5. 77 8. 10 3. 90 4. 34 18. 72 5. 15 7. 61 4. 99 18. 72 4. 01	156 386 29 2 2 168 57 52 65 4 4 168 46 68 45 168	で りで りで りで りで 中均長)で 平均長)で 中均長で 中均長で 中均長
F1 F2 F2-2 F3 F5 F6-1 F6-2 F7 F8 F8' F9-1 F9-2 F10 F11- F12-1 F12-2 F13	Φ9 D10 D10 D10 D10 D16	420 1300 1300 1330 1310 12000 4080 3700 5190 2500 2500 2780 12000 3300 4880 3200 12000 2570 1060	743 529 40 3 3 9 9 9 8 1 1 9 9	0. 499 0. 560 0. 560 0. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560	0. 21 0. 73 0. 73 0. 74 0. 73 18. 72 6. 36 5. 77 8. 10 3. 90 4. 34 18. 72 5. 15 7. 61 4. 99 18. 72 4. 01 1. 65	156 386 29 2 168 57 52 65 4 168 46 68 45 168	で りで りで りで りで 中均長)で 平均長)で 中均長で 中均長で 中均長
F1 F2 F2-2 F3 F5 F6-1 F6-2 F7 F8 F8' F9-1 F9-2 F10 F11- F12-1	Φ9 D10 D10 D10 D16	420 1300 1300 1330 1310 12000 4080 3700 5190 2500 2780 12000 3300 4880 3200 12000 2570	743 529 40 3 3 9 9 9 8 1 1 9 9 9 9	0. 499 0. 560 0. 560 0. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560	0. 21 0. 73 0. 73 0. 74 0. 73 18. 72 6. 36 5. 77 8. 10 3. 90 4. 34 18. 72 5. 15 7. 61 4. 99 18. 72 4. 01	156 386 29 2 2 168 57 52 65 4 4 168 46 68 45 168	で りで りで りで りで 中均長)で 平均長)で 中均長で 中均長で 中均長
F1 F2 F2-2 F3 F5 F6-1 F6-2 F7 F8 F8' F8' F9-1 F9-2 F10 F11 F12-1 F12-2 F13	Φ9 D10 D10 D10 D10 D16	420 1300 1300 1330 1310 12000 4080 3700 5190 2500 2500 2780 12000 3300 4880 3200 12000 2570 1060	743 529 40 3 3 9 9 9 8 1 1 9 9 9 9 9	0. 499 0. 560 0. 560 0. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560	0. 21 0. 73 0. 73 0. 74 0. 73 18. 72 6. 36 5. 77 8. 10 3. 90 4. 34 18. 72 5. 15 7. 61 4. 99 18. 72 4. 01 1. 65	156 386 29 2 168 57 52 65 4 168 46 68 45 168	で りで りで りで りで 中均長)で 平均長)で 中均長で 中均長で 中均長
F1 F2 F2-2 F3 F5 F6-1 F6-2 F7 F8 F8' F8' F9-1 F9-2 F10 F11 F12-1 F12-2 F13	Φ9 D10 D10 D10 D10 D16	420 1300 1300 1330 1310 12000 4080 3700 5190 2500 2780 12000 4880 3200 12000 2570 1060 520	743 529 40 3 3 9 9 9 9 8 1 1 9 9 9 9 9 9 1 108	0. 499 0. 560 0. 560 0. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560 1. 560	0. 21 0. 73 0. 73 0. 74 0. 73 18. 72 6. 36 5. 77 8. 10 3. 90 4. 34 18. 72 5. 15 7. 61 4. 99 18. 72 4. 01 1. 65	156 386 29 2 168 57 52 65 4 168 46 68 45 168	で りで りで りで りで 中均長)で 平均長)で 中均長で 中均長で 中均長
F1 F2 F2-2 F3 F5 F6-1 F6-2 F7 F8 F8' F8' F9-1 F9-2 F10 F11 F12-1 F12-2 F13	Φ9 D10 D10 D10 D10 D16	420 1300 1300 1330 1310 12000 4080 3700 5190 2500 2780 12000 4880 3200 12000 2570 1060 520	743 529 40 3 3 9 9 9 9 8 1 1 9 9 9 9 9 9 1 108	0. 499 0. 560 0. 560 0. 560 1. 560	0. 21 0. 73 0. 73 0. 74 0. 73 18. 72 6. 36 5. 77 8. 10 3. 90 4. 34 18. 72 5. 15 7. 61 4. 99 18. 72 4. 01 1. 65 0. 81	156 386 29 2 168 57 52 65 4 4 168 46 68 45 168 36 2	で 1 で 1 で 1 で 1 で 1 で 1 で 1 で 1
F1 F2 F2-2 F3 F5 F6-1 F6-2 F7 F8 F8' F8' F9-1 F9-2 F10 F11 F12-1 F12-2 F13	Φ9 D10 D10 D10 D10 D16	420 1300 1300 1330 1310 12000 4080 3700 5190 2500 2780 12000 4880 3200 12000 2570 1060 520	743 529 40 3 3 9 9 9 9 8 1 1 9 9 9 9 9 9 1 108	0. 499 0. 560 0. 560 0. 560 1. 560	0. 21 0. 73 0. 73 0. 74 0. 73 18. 72 6. 36 5. 77 8. 10 3. 90 4. 34 18. 72 5. 15 7. 61 4. 99 18. 72 4. 01 1. 65 0. 81	156 386 29 2 168 57 52 65 4 4 168 46 68 45 168 36 2 87	で つで うで うで うで うで 中均長)で 平均長)で 平均長)で 平均長)
F1 F2 F2-2 F3 F5 F6-1 F6-2 F7 F8 F8' F9-1 F9-2 F10 F11- F12-1 F12-2 F13	Φ9 D10 D10 D10 D10 D16	420 1300 1300 1330 1310 12000 4080 3700 5190 2500 2780 12000 4880 3200 12000 2570 1060 520	743 529 40 3 3 9 9 9 9 8 1 1 9 9 9 9 9 9 1 108	0. 499 0. 560 0. 560 0. 560 1. 560	0. 21 0. 73 0. 73 0. 74 0. 73 18. 72 6. 36 5. 77 8. 10 3. 90 4. 34 18. 72 5. 15 7. 61 4. 99 18. 72 4. 01 1. 65 0. 81	156 386 29 2 168 57 52 65 4 168 46 68 45 168 36 2 87	で 1で 1で 1で 4で 4
F1 F2 F2-2 F3 F5 F6-1 F6-2 F7 F8 F8' F9-1 F9-2 F10 F11- F12-1 F12-2 F13	Φ9 D10 D10 D10 D10 D16	420 1300 1300 1330 1310 12000 4080 3700 5190 2500 2780 12000 4880 3200 12000 2570 1060 520	743 529 40 3 3 9 9 9 9 8 1 1 9 9 9 9 9 9 1 108	0. 499 0. 560 0. 560 0. 560 1. 560	0. 21 0. 73 0. 73 0. 74 0. 73 18. 72 6. 36 5. 77 8. 10 3. 90 4. 34 18. 72 5. 15 7. 61 4. 99 18. 72 4. 01 1. 65 0. 81	156 386 29 2 168 57 52 65 4 168 46 68 45 168 36 2 87 970 419 187	に 1
F1 F2 F2-2 F3 F5 F6-1 F6-2 F7 F8 F8' F9-1 F9-2 F10 F11 F12-1 F12-1 F13 F16	Φ9 D10 D10 D10 D10 D16	420 1300 1300 1300 1330 1310 12000 4080 3700 5190 2500 2780 12000 3300 4880 3200 12000 2570 1060 520	743 529 40 3 3 9 9 9 9 8 1 1 9 9 9 9 9 9 1 108	0. 499 0. 560 0. 560 0. 560 1. 560	0. 21 0. 73 0. 73 0. 74 0. 73 18. 72 6. 36 5. 77 8. 10 3. 90 4. 34 18. 72 5. 15 7. 61 4. 99 18. 72 4. 01 1. 65 0. 81	156 386 29 2 168 57 52 65 4 168 46 68 45 168 36 2 87 970 419 187	に 1
F1 F2 F2-2 F3 F5 F6-1 F6-2 F7 F8 F8' F9-1 F9-2 F10 F11 F12-1 F12-1 F13 F16	Φ9 D10 D10 D10 D16 D16 D16 D16 D16 D16 D16 D16 D16 D16	420 1300 1300 1330 1310 12000 4080 3700 5190 2500 2780 12000 3300 4880 3200 12000 2570 1060 520	743 529 40 3 3 9 9 9 8 1 1 9 9 9 9 9 1 108	0. 499 0. 560 0. 560 0. 560 1. 560	0. 21 0. 73 0. 73 0. 74 0. 73 18. 72 6. 36 5. 77 8. 10 3. 90 4. 34 18. 72 5. 15 7. 61 4. 99 18. 72 4. 01 1. 65 0. 81	156 386 29 2 168 57 52 65 4 4 168 46 68 45 168 36 2 87 970 419 187 1576	に 1
F1 F2 F2-2 F3 F5 F6-1 F6-2 F7 F8 F8' F9-1 F9-2 F10 F11 F12-2 F13 F16	 中9 D10 D10 D10 D16 	420 1300 1300 1330 1310 12000 4080 3700 5190 2500 2780 12000 3300 4880 3200 12000 2570 1060 520	743 529 40 3 3 9 9 9 8 1 1 9 9 9 9 9 1 108	0. 499 0. 560 0. 560 0. 560 1. 560	0. 21 0. 73 0. 73 0. 74 0. 73 18. 72 6. 36 5. 77 8. 10 3. 90 4. 34 18. 72 5. 15 7. 61 4. 99 18. 72 4. 01 1. 65 0. 81	156 386 29 2 168 57 52 65 4 4 168 46 68 45 168 36 2 87 970 419 187 1576	に 1
F1 F2 F2-2 F3 F5 F6-1 F6-2 F7 F8 F8' F9-1 F9-2 F10 F11 F12-2 F13 F16	 中9 D10 D10 D10 D16 	420 1300 1300 1330 1310 12000 4080 3700 5190 2500 2780 12000 3300 4880 3200 12000 2570 1060 520	743 529 40 3 3 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9	0. 499 0. 560 0. 560 0. 560 1. 560	0. 21 0. 73 0. 73 0. 74 0. 73 18. 72 6. 36 5. 77 8. 10 3. 90 4. 34 18. 72 5. 15 7. 61 4. 99 18. 72 4. 01 1. 65 0. 81 D16 D10 ゆ9 合計	156 386 29 2 168 57 52 65 4 168 46 68 45 168 36 2 87 970 419 187 1576	に で で で で で で で で で で で で で
F1 F2 F2-2 F3 F5 F6-1 F6-2 F7 F8 F8 F8' F9-1 F12-1 F12-1 F12-2 F13 F16	 中9 D10 D10 D10 D10 D16 D16	420 1300 1300 1330 1310 12000 4080 3700 5190 2500 2780 12000 3300 4880 3200 12000 2570 1060 520 T.5	743 529 40 3 3 9 9 9 9 9 9 9 9 9 1 108 参施工(434 739 523	0. 499 0. 560 0. 560 0. 560 1. 560	0. 21 0. 73 0. 73 0. 74 0. 73 18. 72 6. 36 5. 77 8. 10 3. 90 4. 34 18. 72 5. 15 7. 61 4. 99 18. 72 4. 01 1. 65 0. 81 D16 D10 ゆ9 合計	156 386 29 2 168 57 52 65 4 4 168 46 68 45 168 36 2 87 970 419 187 1576	に で で で で で で で で で で で で で
F1 F2 F2-2 F3 F5 F6-1 F6-2 F7 F8 F8' F9-1 F12-1 F12-2 F13 F16 T14 F15 F16 T15 F16 T15 F16 T15 F16	 中9 D10 D10 D10 D10 D16 D16	420 1300 1300 1330 1310 12000 4080 3700 5190 2500 2500 12000 2570 1060 520 T.3 fr) 140 400 1300 1300 1300	743 529 40 3 3 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 434 739 523 40	0. 499 0. 560 0. 560 0. 560 1. 560 1	の、21 の、73 の、73 の、74 の、73 18、72 6、36 5、77 8、10 3、90 4、34 18、72 5、15 7、61 4、99 18、72 4、01 1、65 の、81 D16 D10 ゆり 舎計	156 386 29 2 168 57 52 65 4 4 168 46 68 45 168 36 2 87 970 419 187 1576	ET CT
F1 F2 F2-2 F3 F5 F6-1 F6-2 F7 F8 F8' F8' F9-1 F12-1 F12-2 F13 F16	 中9 D10 D10 D10 D10 D16 D16	420 1300 1300 1330 1310 12000 4080 3700 5190 2500 2780 12000 3300 4880 3200 12000 2570 1060 520 T.5	743 529 40 3 3 9 9 9 9 9 9 9 9 9 1 108 参施工(434 739 523	0. 499 0. 560 0. 560 0. 560 1. 560	0. 21 0. 73 0. 73 0. 74 0. 73 18. 72 6. 36 5. 77 8. 10 3. 90 4. 34 18. 72 5. 15 7. 61 4. 99 18. 72 4. 01 1. 65 0. 81 D16 D10 ゆ9 合計	156 386 29 2 168 57 52 65 4 4 168 46 68 45 168 36 2 87 970 419 187 1576	に で で で で で で で で で で で で で
F1 F2 F2-2 F3 F5 F6-1 F6-2 F7 F8 F8' F9-1 F12-1 F12-2 F13 F16	 中9 D10 D10 D10 D10 D16 D16	420 1300 1300 1330 1310 12000 4080 3700 5190 2500 2500 12000 2570 1060 520 T.3 fr) 140 400 1300 1300 1300	743 529 40 3 3 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 434 739 523 40	0. 499 0. 560 0. 560 0. 560 1. 560 1	の、21 の、73 の、73 の、74 の、73 18、72 6、36 5、77 8、10 3、90 4、34 18、72 5、15 7、61 4、99 18、72 4、01 1、65 の、81 D16 D10 ゆり 舎計	156 386 29 2 168 57 52 65 4 4 168 46 68 45 168 36 2 87 970 419 187 1576	ET CT
F1 F2 F2-2 F3 F5 F6-1 F6-2 F7 F8 F8' F9-1 F12-1 F12-1 F12-2 F13 F16	 中9 D10 D10 D10 D10 D16 D10 D10 D10 D10	420 1300 1300 1330 1310 12000 4080 3700 5190 2500 2500 12000 3300 4880 3200 12000 2570 1060 520 T.3 47) 140 400 1300 1320	743 529 40 3 3 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 40 11 11 10 10 10 10 10 10 10 1	0. 499 0. 560 0. 560 0. 560 1. 560 1	0. 21 0. 73 0. 73 0. 74 0. 73 18. 72 6. 36 5. 77 8. 10 3. 90 4. 34 18. 72 5. 15 7. 61 4. 99 18. 72 4. 01 1. 65 0. 81 D16 D10 ゆ9 合計	156 386 29 2 168 57 52 65 4 4 4 168 46 68 45 168 36 2 87 970 419 187 1576	ET CT CT TT
F1 F2 F2-2 F3 F5 F6-1 F6-2 F7 F8 F8' F9-1 F10 F11 F12-1 F12-2 F13 F16	 中9 D10 D10 D10 D10 D16 D10 D10 D10 D10 	### ##################################	743 529 40 3 3 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9	0. 499 0. 560 0. 560 0. 560 1. 560	0. 21 0. 73 0. 73 0. 74 0. 73 18. 72 6. 36 5. 77 8. 10 3. 90 4. 34 18. 72 5. 15 7. 61 4. 99 18. 72 4. 01 1. 65 0. 81 D16 D10 ゆ9 合計	156 386 29 2 168 57 52 65 4 4 168 46 68 45 168 36 2 87 970 419 187 1576	に 1
F1 F2 F2-2 F3 F5 F6-1 F6-2 F7 F8 F8' F9-1 F10 F11- F12-1 F12-2 F13 F16 WI1 F1 F2 F2-2 F3 F5 F6-1	世上(G3+ 中9 D10 D10 D10 D10 D16 D16 D16 D16 D16 D16 D16 D16	### ##################################	743 529 40 3 3 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9	0. 499 0. 560 0. 560 0. 560 1. 560	0. 21 0. 73 0. 73 0. 74 0. 73 18. 72 6. 36 5. 77 8. 10 3. 90 4. 34 18. 72 5. 15 7. 61 4. 99 18. 72 4. 01 1. 65 0. 81 D16 D10 ゆ9 合計	156 386 29 2 168 57 52 65 4 4 168 46 68 45 168 36 2 87 970 419 187 1576 30 148 382 29 2 168	ET CT CT TT

鉄筋	志					主	桁
記号	12 X	長さ	本数	単位質量	本当り質量	質量(kg)	摘要
F8'	D16	2170	1	1.560	3.39	3	- JM - S
F8''	D16	2770	1	1. 560	4. 32	4	—
F9-1	D16	12000	9	1.560	18. 72	168	_
F9-2	D16	3300	9	1. 560	5. 15	46	<u> — </u>
F10	D16	4880	9	1. 560	7. 61	68	<u> </u>
F11	D16	3200	9	1. 560	4. 99	45	 - - - - - - - - - -
F12-1	D16	12000	9	1. 560	18. 72	168	(TILE)
F12-2 F13	D16	2570 1020	9	1. 560 1. 560	4. 01 1. 59	36	平均長)
F16	D16	520	108	1. 560	0. 81	87	
110	DIO	020	100	1.000	0.01	07	
		I:	場施工(G3桁)合計	D16	965	kg
					D10	415	kg
					φ9 Δ=1	178	kg
					合計	1558	kg
工場旅	五(G4 柞	行)					
W1	Ф9	140	436	0. 499	0. 07	31	L
F1	Ф9	420	737	0. 499	0. 21	155	-
F2	D10	1300	523	0. 560	0. 73	382	Li
F2-2	D10	1300	40	0. 560	0. 73	29	
F3	D10	1310	3	0. 560	0. 73	2	
F5	D10	1310	3	0. 560	0. 73	2	<u></u>
F6-1	D16	12000	9	1.560	18. 72	168	
F6-2	D16	4070	9	1.560	6. 35	57	平均長)
F7	D16	3700	9	1.560	5. 77	52	<u> </u>
F8	D16	4660	9	1. 560	7. 27	65	—
F9-1	D16	12000	9	1. 560	18. 72	168	_
F9-2	D16	3300	9	1. 560	5. 15	46	_
F10	D16	4880	9	1. 560	7. 61	68	
F11	D16	3200	9	1. 560	4. 99	45	
12-1	D16	12000 2570	9	1. 560 1. 560	18. 72 4. 01	168	(平均長)
F16	D16	520	108	1. 560	0. 81	87	一 (十均東)
		I:	場施工(G4桁)合計	D16	960	kg
					D10	415	kg
					φ9	186	kg
					合計	1561	kg
工場旅	五(G5 ‡	行)					
W1	Ф9	140	413	0. 499	0. 07	29	L
W2	Ф9	150	236	0. 499	0. 07	17	L
W3	Ф9	200	99	0. 499	0. 10	10	L
W4	Ф9	250	25	0. 499	0. 12	3	L
W5	Ф9	300	238	0. 499	0. 15	36	L
W6	Ф9	350	10	0. 499	0. 17	2	L
K1	Ф9	330	24	0. 499	0. 16	4	L
K2	Ф9	390	36	0. 499	0. 19	7	L
K5	Ф9	540	24	0. 499	0. 27	6	<u> </u>
K6	Ф9	590	8	0. 499	0. 29	2	<u> </u>
F1	Ф9	420	735	0. 499	0. 21	154	<u></u>
F2	D10	1300	522	0. 560	0. 73	381	<u></u>
F2-2	D10	1300	40	0. 560	0. 73	29	
F3	D10	1310	2	0. 560	0. 73	1	
F5	D10	1310	3	0. 560	0. 73	160	<u> </u>
F6-1	D16	12000	9	1. 560	18. 72	168	/#:16 =:
F6-2 F7	D16	4070 3700	9	1. 560 1. 560	6. 35 5. 77	57 52	平均長)
F 7	D16	4480	9	1. 560	6. 99	63	=
F9-1	D16	12000	9	1. 560	18. 72	168	=
F9-1	D16	3300	9	1. 560	5. 15	46	=
	D16	4880	9		7. 61		
F10 F11	D16	3200	9	1. 560 1. 560	4. 99	68 45	
12-1	D16	12000	9	1. 560	18. 72	168	
12-1	D16	2570	9	1. 560	4. 01	36	(平均長)
F16	D16	520	108	1. 560	0. 81	87	一 (十岁夜)
		I:	場施工(G5桁)合計	D16	958	kg
					D10	413	kg
					φ9	270	kg

270 kg

1641 kg

φ9

____ 主 桁 図 (その25) _{鉄筋表}

記号	径	長さ	本数	単位質量	本当り質量	質量(kg)	摘	3
			工場施	工 総合計	D16	4828	kg	
					D10	2082	kg	
					φ9 •=-	1093	kg	
					合計	8003	kg	_
現場が	も工(G1村	두)						
現場》 F1'	也上 (GTA D10	π) 460	64	0. 560	0. 26	17		
F2'	D10	1300	54	0. 560	0. 20	39		-
F14	D16	1100	18	1. 560	1. 72	31		_
F15	D16	700	36	1. 560	1. 72	39	+=-	
F16	D16	520	108	1. 560	0. 81	87	+=-	
110	DIO	320	100	1.300	0.01	07	+	
							1	
							 	
							1	
							 	
							1	
							 	
							1	
							1	_
					 		1	
					 		+	
							+	_
							1	
							+	
							+	_
							1	_
							1	
				I			-	
		現:	場施工(G1桁)合計	D16	157	kg	_
		-56-			D10	56	kg	
							<u> </u>	_
					合計	213	le m	
							Kg	
						2.0	kg	
現場於		行)			ПП	2.0	ĸg	
現場於 F1'	も工 (G2村 D10	ਰਿ) 460	64	0. 560	0. 26	17	rg	
			64 54	0. 560 0. 560				
F1'	D10	460			0. 26	17		
F1' F2'	D10 D10	460 1300	54	0. 560	0. 26 0. 73	17 39		
F1' F2' F14	D10 D10 D16	460 1300 1100	54 18	0. 560 1. 560	0. 26 0. 73 1. 72	17 39 31		
F1' F2' F14 F15	D10 D10 D16 D16	460 1300 1100 700	54 18 36	0. 560 1. 560 1. 560	0. 26 0. 73 1. 72 1. 09	17 39 31 39		
F1' F2' F14 F15	D10 D10 D16 D16	460 1300 1100 700	54 18 36	0. 560 1. 560 1. 560	0. 26 0. 73 1. 72 1. 09	17 39 31 39		
F1' F2' F14 F15	D10 D10 D16 D16	460 1300 1100 700	54 18 36	0. 560 1. 560 1. 560	0. 26 0. 73 1. 72 1. 09	17 39 31 39		
F1' F2' F14 F15	D10 D10 D16 D16	460 1300 1100 700	54 18 36	0. 560 1. 560 1. 560	0. 26 0. 73 1. 72 1. 09	17 39 31 39		
F1' F2' F14 F15	D10 D10 D16 D16	460 1300 1100 700	54 18 36	0. 560 1. 560 1. 560	0. 26 0. 73 1. 72 1. 09	17 39 31 39		
F1' F2' F14 F15	D10 D10 D16 D16	460 1300 1100 700	54 18 36	0. 560 1. 560 1. 560	0. 26 0. 73 1. 72 1. 09	17 39 31 39		
F1' F2' F14 F15	D10 D10 D16 D16	460 1300 1100 700	54 18 36	0. 560 1. 560 1. 560	0. 26 0. 73 1. 72 1. 09	17 39 31 39		
F1' F2' F14 F15	D10 D10 D16 D16	460 1300 1100 700	54 18 36	0. 560 1. 560 1. 560	0. 26 0. 73 1. 72 1. 09	17 39 31 39		
F1' F2' F14 F15	D10 D10 D16 D16	460 1300 1100 700	54 18 36	0. 560 1. 560 1. 560	0. 26 0. 73 1. 72 1. 09	17 39 31 39		
F1' F2' F14 F15	D10 D10 D16 D16	460 1300 1100 700 520	54 18 36 108	0.560 1.560 1.560 1.560	0. 26 0. 73 1. 72 1. 09 0. 81	17 39 31 39 87		
F1' F2' F14 F15	D10 D10 D16 D16	460 1300 1100 700 520	54 18 36 108	0. 560 1. 560 1. 560	0. 26 0. 73 1. 72 1. 09 0. 81	17 39 31 39 87	kg	
F1' F2' F14 F15	D10 D10 D16 D16	460 1300 1100 700 520	54 18 36 108	0.560 1.560 1.560 1.560	0. 26 0. 73 1. 72 1. 09 0. 81	17 39 31 39 87		
F1' F2' F14 F15	D10 D10 D16 D16	460 1300 1100 700 520	54 18 36 108	0.560 1.560 1.560 1.560	0. 26 0. 73 1. 72 1. 09 0. 81	17 39 31 39 87 157 56	kg kg	
F1' F2' F14 F15	D10 D10 D16 D16	460 1300 1100 700 520	54 18 36 108	0.560 1.560 1.560 1.560	0. 26 0. 73 1. 72 1. 09 0. 81	17 39 31 39 87	kg	
F1' F2' F14 F15 F16	D10 D10 D16 D16 D16 D16	460 1300 1100 700 520	54 18 36 108	0.560 1.560 1.560 1.560	0. 26 0. 73 1. 72 1. 09 0. 81	17 39 31 39 87 157 56	kg kg	
F1' F2' F14 F15 F16	D10 D10 D16 D16 D16 D16	460 1300 1100 700 520 現:	54 18 36 108	0.560 1.560 1.560 1.560 1.560	0. 26 0. 73 1. 72 1. 09 0. 81	17 39 31 39 87 157 56	kg kg kg	
F1' F2' F14 F15 F16 現場が F1'	D10 D10 D16 D16 D16 D16	460 1300 1100 700 520 現:	54 18 36 108 場施工(0.560 1.560 1.560 1.560 1.560	0. 26 0. 73 1. 72 1. 09 0. 81 D16 D10	17 39 31 39 87 157 56 213	kg kg kg	
F1' F2' F14 F15 F16 現場が F1' F2'	D10 D10 D16 D16 D16 D16	460 1300 1100 700 520 現:	54 18 36 108 場施工(64 54	0.560 1.560 1.560 1.560 1.560 62桁) 合計 0.560 0.560	0. 26 0. 73 1. 72 1. 09 0. 81 D16 D10	17 39 31 39 87 157 56 213	kg kg	
F1' F2' F14 F15 F16 現場が F1' F2' F14	D10 D10 D16 D16 D16 D16 D10 D10 D10 D10	460 1300 1100 700 520 現: 研) 460 1300 1100	54 18 36 108 場施工(64 54 18	0.560 1.560 1.560 1.560 1.560 1.560 0.560 0.560 1.560	0. 26 0. 73 1. 72 1. 09 0. 81 D16 D10 合計	17 39 31 39 87 157 56 213	kg kg kg	
F1' F2' F14 F15 F16 現場が F1' F2' F14 F15	D10 D10 D16 D16 D16 D16 D10 D10 D10 D16	460 1300 1100 700 520 	54 18 36 108 場施工(64 54 18 36	0.560 1.560 1.560 1.560 1.560 1.560 0.560 0.560 1.560	0. 26 0. 73 1. 72 1. 09 0. 81 0. 81 0. 26 0. 73 1. 72 1. 09	17 39 31 39 87 157 56 213 17 39 31	kg kg kg	
F1' F2' F14 F15 F16 現場が F1' F2' F14	D10 D10 D16 D16 D16 D16 D10 D10 D10 D10	460 1300 1100 700 520 現: 研) 460 1300 1100	54 18 36 108 場施工(64 54 18	0.560 1.560 1.560 1.560 1.560 1.560 0.560 0.560 1.560	0. 26 0. 73 1. 72 1. 09 0. 81 D16 D10 合計	17 39 31 39 87 157 56 213	kg kg	
F1' F2' F14 F15 F16 現場が F1' F2' F14 F15	D10 D10 D16 D16 D16 D16 D10 D10 D10 D16	460 1300 1100 700 520 	54 18 36 108 場施工(64 54 18 36	0.560 1.560 1.560 1.560 1.560 1.560 0.560 0.560 1.560	0. 26 0. 73 1. 72 1. 09 0. 81 0. 81 0. 26 0. 73 1. 72 1. 09	17 39 31 39 87 157 56 213 17 39 31	kg kg kg	
F1' F2' F14 F15 F16 現場が F1' F2' F14 F15	D10 D10 D16 D16 D16 D16 D10 D10 D10 D16	460 1300 1100 700 520 	54 18 36 108 場施工(64 54 18 36	0.560 1.560 1.560 1.560 1.560 1.560 0.560 0.560 1.560	0. 26 0. 73 1. 72 1. 09 0. 81 0. 81 0. 26 0. 73 1. 72 1. 09	17 39 31 39 87 157 56 213 17 39 31	kg kg kg	
F1' F2' F14 F15 F16 現場が F1' F2' F14 F15	D10 D10 D16 D16 D16 D16 D10 D10 D10 D16	460 1300 1100 700 520 	54 18 36 108 場施工(64 54 18 36	0.560 1.560 1.560 1.560 1.560 1.560 0.560 0.560 1.560	0. 26 0. 73 1. 72 1. 09 0. 81 0. 81 0. 26 0. 73 1. 72 1. 09	17 39 31 39 87 157 56 213 17 39 31	kg kg kg	
F1' F2' F14 F15 F16 現場が F1' F2' F14 F15	D10 D10 D16 D16 D16 D16 D10 D10 D10 D16	460 1300 1100 700 520 	54 18 36 108 場施工(64 54 18 36	0.560 1.560 1.560 1.560 1.560 1.560 0.560 0.560 1.560	0. 26 0. 73 1. 72 1. 09 0. 81 0. 81 0. 26 0. 73 1. 72 1. 09	17 39 31 39 87 157 56 213 17 39 31	kg kg kg	
F1' F2' F14 F15 F16 現場が F1' F2' F14 F15	D10 D10 D16 D16 D16 D16 D10 D10 D10 D16	460 1300 1100 700 520 	54 18 36 108 場施工(64 54 18 36	0.560 1.560 1.560 1.560 1.560 1.560 0.560 0.560 1.560	0. 26 0. 73 1. 72 1. 09 0. 81 0. 81 0. 26 0. 73 1. 72 1. 09	17 39 31 39 87 157 56 213 17 39 31	kg kg kg	
F1' F2' F14 F15 F16 現場が F1' F2' F14 F15	D10 D10 D16 D16 D16 D16 D10 D10 D10 D16	460 1300 1100 700 520 	54 18 36 108 場施工(64 54 18 36	0.560 1.560 1.560 1.560 1.560 1.560 0.560 0.560 1.560	0. 26 0. 73 1. 72 1. 09 0. 81 0. 81 0. 26 0. 73 1. 72 1. 09	17 39 31 39 87 157 56 213 17 39 31	kg kg kg	
F1' F2' F14 F15 F16 現場が F1' F2' F14 F15	D10 D10 D16 D16 D16 D16 D10 D10 D10 D16	460 1300 1100 700 520 	54 18 36 108 場施工(64 54 18 36	0.560 1.560 1.560 1.560 1.560 1.560 0.560 0.560 1.560	0. 26 0. 73 1. 72 1. 09 0. 81 0. 81 0. 26 0. 73 1. 72 1. 09	17 39 31 39 87 157 56 213 17 39 31	kg kg kg	
F1' F2' F14 F15 F16 現場が F1' F2' F14 F15	D10 D10 D16 D16 D16 D16 D10 D10 D10 D16	460 1300 1100 700 520 	54 18 36 108 場施工(64 54 18 36	0.560 1.560 1.560 1.560 1.560 1.560 0.560 0.560 1.560	0. 26 0. 73 1. 72 1. 09 0. 81 0. 81 0. 26 0. 73 1. 72 1. 09	17 39 31 39 87 157 56 213 17 39 31	kg kg kg	
F1' F2' F14 F15 F16 現場が F1' F2' F14 F15	D10 D10 D16 D16 D16 D16 D10 D10 D10 D16	460 1300 1100 700 520 520 520 57) 460 1300 1100 700 520	54 18 36 108 108 場施工(64 54 18 36 108	0.560 1.560 1.560 1.560 1.560 1.560 1.560 0.560 0.560 1.560 1.560	0. 26 0. 73 1. 72 1. 09 0. 81 D16 D10 合計	17 39 31 39 87 157 56 213 17 39 31 39 87	kg kg kg	
F1' F2' F14 F15 F16 現場が F1' F2' F14 F15	D10 D10 D16 D16 D16 D16 D10 D10 D10 D16	460 1300 1100 700 520 520 520 57) 460 1300 1100 700 520	54 18 36 108 108 場施工(64 54 18 36 108	0.560 1.560 1.560 1.560 1.560 1.560 0.560 0.560 1.560	0. 26 0. 73 1. 72 1. 09 0. 81 0. 81 0. 26 0. 73 1. 72 1. 09 0. 81	17 39 31 39 87 157 56 213 17 39 31 39 87	kg kg kg	
F1' F2' F14 F15 F16 現場が F1' F2' F14 F15	D10 D10 D16 D16 D16 D16 D10 D10 D10 D16	460 1300 1100 700 520 520 520 57) 460 1300 1100 700 520	54 18 36 108 場施工(64 54 18 36 108	0.560 1.560 1.560 1.560 1.560 1.560 1.560 0.560 0.560 1.560 1.560	0. 26 0. 73 1. 72 1. 09 0. 81 D16 D10 合計	17 39 31 39 87 157 56 213 17 39 31 39 87	kg kg kg	

鉄筋表

		111							
F1' D10 460 64 0.560 0.26 17 「	記号	径	長さ	本数	単位質量	本当り質量	質量(kg)	摘	要
F2' D10 1300 54 0.560 0.73 39 1 1 1000 18 1.560 1.72 31 1 151 D16 700 36 1.560 0.81 87 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	現場旅	五工(G4 株	fi)						
F14 D16 1100 18 1.560 1.72 31 — F15 D16 700 36 1.560 1.09 39 — F16 D16 520 108 1.560 0.81 87 — 現場施工(G5桁) F1' D16 157 kg D10 56 kg 現場施工(G5桁) F1' D10 460 64 0.560 0.26 17 — F2' D10 1300 54 0.560 0.73 39 — F15 D16 700 36 1.560 1.09 39 — F16 D16 520 108 1.560 0.81 87 — 第16 706 520 108 1.560 0.81 87 — 第2 D16 700 36 1.560 0.81 87 — 第3 第 20 10 10 10 10 10 10 10 </td <td>F1'</td> <td>D10</td> <td>460</td> <td>64</td> <td>0. 560</td> <td>0. 26</td> <td>17</td> <td>7</td> <td></td>	F1'	D10	460	64	0. 560	0. 26	17	7	
F14	F2'	D10	1300	54	0. 560	0. 73	39	C 1	
F15 D16								=	
現場施工 (G4桁) 合計								1_	
現場施工(G4桁)合計 D16 157 kg D10 56 kg								\vdash	
日 100 56 kg	110	סוט	320	100	1.300	0. 01	07	+-	
日 100 56 kg									
日 100 56 kg									
日 100 56 kg									
日 100 56 kg									
日 100 56 kg									
日 100 56 kg									
日 100 56 kg									
日 100 56 kg									
日 100 56 kg				•		•		•	
日 100 56 kg			現	場施工(G4桁)合計	D16	157	kg	
現場施工 (65桁) 現場施工 (65桁) 日間				, , , , , , , , , , , , , , , , , , ,					
現場施工(G5桁) F1' D10 460 64 0.560 0.26 17 57 F2' D10 1300 54 0.560 0.73 39 1 1 100 18 1.560 1.72 31 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1						010	30	Nδ	
現場施工(G5桁) F1' D10 460 64 0.560 0.26 17 57 F2' D10 1300 54 0.560 0.73 39 1 1 100 18 1.560 1.72 31 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1						∧ ⊕!	010	l	
F1' D10 460 64 0.560 0.26 17 二 F2' D10 1300 54 0.560 0.73 39 上 F14 D16 1100 18 1.560 1.72 31 — F15 D16 700 36 1.560 1.09 39 — F16 D16 520 108 1.560 0.81 87 — F16 D16 520 108 1.560 0.81 87 — B4 B4 <td< td=""><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td>台計</td><td>213</td><td>кg</td><td></td></td<>						台計	213	кg	
F1' D10 460 64 0.560 0.26 17 二 F2' D10 1300 54 0.560 0.73 39 上 F14 D16 1100 18 1.560 1.72 31 — F15 D16 700 36 1.560 1.09 39 — F16 D16 520 108 1.560 0.81 87 — F16 D16 520 108 1.560 0.81 87 — B4 B4 <td< td=""><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></td<>									
F2' D10 1300 54 0.560 0.73 39 上 F14 D16 1100 18 1.560 1.72 31 — F15 D16 700 36 1.560 1.09 39 — F16 D16 520 108 1.560 0.81 87 — F16 D16 520 108 1.560 0.81 87 — Replace Replac						,			
F14 D16 1100 18 1.560 1.72 31									
F15	F2'	D10	1300	54	0. 560	0. 73	39	רם	
現場施工(65桁)合計	F14	D16	1100	18	1. 560	1. 72	31	T	
現場施工(65桁)合計	F15	D16	700	36	1. 560	1.09	39	—	
現場施工(G5桁)合計 D16 157 kg D10 56 kg	F16		520	108			87	1—	
内10 56 kg 合計 213 kg 現場施工 総合計 D16 785 kg D10 280 kg 合計 1065 kg 一橋当り 総合計 D16 5613 kg D10 2362 kg ゆ9 1093 kg 合計 9068 kg								 	
内10 56 kg 合計 213 kg 現場施工 総合計 D16 785 kg D10 280 kg 合計 1065 kg 一橋当り 総合計 D16 5613 kg D10 2362 kg ゆ9 1093 kg 合計 9068 kg								1	
内10 56 kg 合計 213 kg 現場施工 総合計 D16 785 kg D10 280 kg 合計 1065 kg 一橋当り 総合計 D16 5613 kg D10 2362 kg ゆ9 1093 kg 合計 9068 kg								1	
内10 56 kg 合計 213 kg 現場施工 総合計 D16 785 kg D10 280 kg 合計 1065 kg 一橋当り 総合計 D16 5613 kg D10 2362 kg ゆ9 1093 kg 合計 9068 kg								-	
内10 56 kg 合計 213 kg 現場施工 総合計 D16 785 kg D10 280 kg 合計 1065 kg 一橋当り 総合計 D16 5613 kg D10 2362 kg ゆ9 1093 kg 合計 9068 kg									
内10 56 kg 合計 213 kg 現場施工 総合計 D16 785 kg D10 280 kg 合計 1065 kg 一橋当り 総合計 D16 5613 kg D10 2362 kg ゆ9 1093 kg 合計 9068 kg									
内10 56 kg 合計 213 kg 現場施工 総合計 D16 785 kg D10 280 kg 合計 1065 kg 一橋当り 総合計 D16 5613 kg D10 2362 kg ゆ9 1093 kg 合計 9068 kg									
内10 56 kg 合計 213 kg 現場施工 総合計 D16 785 kg D10 280 kg 合計 1065 kg 一橋当り 総合計 D16 5613 kg D10 2362 kg ゆ9 1093 kg 合計 9068 kg									
内10 56 kg 合計 213 kg 現場施工 総合計 D16 785 kg D10 280 kg 合計 1065 kg 一橋当り 総合計 D16 5613 kg D10 2362 kg ゆ9 1093 kg 合計 9068 kg									
内10 56 kg 合計 213 kg 現場施工 総合計 D16 785 kg D10 280 kg 合計 1065 kg 一橋当り 総合計 D16 5613 kg D10 2362 kg ゆ9 1093 kg 合計 9068 kg									
内10 56 kg 合計 213 kg 現場施工 総合計 D16 785 kg D10 280 kg 合計 1065 kg 一橋当り 総合計 D16 5613 kg D10 2362 kg ゆ9 1093 kg 合計 9068 kg									
内10 56 kg 合計 213 kg 現場施工 総合計 D16 785 kg D10 280 kg 合計 1065 kg 一橋当り 総合計 D16 5613 kg D10 2362 kg ゆ9 1093 kg 合計 9068 kg								<u> </u>	
内10 56 kg 合計 213 kg 現場施工 総合計 D16 785 kg D10 280 kg 合計 1065 kg 一橋当り 総合計 D16 5613 kg D10 2362 kg ゆ9 1093 kg 合計 9068 kg								1	
内10 56 kg 合計 213 kg 現場施工 総合計 D16 785 kg D10 280 kg 合計 1065 kg 一橋当り 総合計 D16 5613 kg D10 2362 kg ゆ9 1093 kg 合計 9068 kg								1	
内10 56 kg 合計 213 kg 現場施工 総合計 D16 785 kg D10 280 kg 合計 1065 kg 一橋当り 総合計 D16 5613 kg D10 2362 kg ゆ9 1093 kg 合計 9068 kg								-	
内10 56 kg 合計 213 kg 現場施工 総合計 D16 785 kg D10 280 kg 合計 1065 kg 一橋当り 総合計 D16 5613 kg D10 2362 kg ゆ9 1093 kg 合計 9068 kg								-	
内10 56 kg 合計 213 kg 現場施工 総合計 D16 785 kg D10 280 kg 合計 1065 kg 一橋当り 総合計 D16 5613 kg D10 2362 kg ゆ9 1093 kg 合計 9068 kg								1	
内10 56 kg 合計 213 kg 現場施工 総合計 D16 785 kg D10 280 kg 合計 1065 kg 一橋当り 総合計 D16 5613 kg D10 2362 kg ゆ9 1093 kg 合計 9068 kg									
内10 56 kg 合計 213 kg 現場施工 総合計 D16 785 kg D10 280 kg 合計 1065 kg 一橋当り 総合計 D16 5613 kg D10 2362 kg ゆ9 1093 kg 合計 9068 kg									
会計 213 kg 現場施工 総合計 D16 785 kg D10 280 kg 合計 1065 kg 一橋当り 総合計 D16 5613 kg D10 2362 kg ゆ 9 1093 kg 合計 9068 kg			現均	場施工(G5桁)合計				
会計 213 kg 現場施工 総合計 D16 785 kg D10 280 kg 合計 1065 kg 一橋当り 総合計 D16 5613 kg D10 2362 kg ゆ 9 1093 kg 合計 9068 kg						D10	56	kg	
現場施工 総合計 D16 785 kg D10 280 kg 合計 1065 kg 一橋当り 総合計 D16 5613 kg D10 2362 kg									
現場施工 総合計 D16 785 kg D10 280 kg 合計 1065 kg 一橋当り 総合計 D16 5613 kg D10 2362 kg						合計	213	kg	
内10 280 kg 合計 1065 kg 一橋当り 総合計 D16 5613 kg D10 2362 kg ゆ9 1093 kg 合計 9068 kg						H H1	2.10		
内10 280 kg 合計 1065 kg 一橋当り 総合計 D16 5613 kg D10 2362 kg ゆ9 1093 kg 合計 9068 kg				租柜体	丁 松合計	D16	70F	kσ	
合計 1065 kg -橋当り総合計 D16 5613 kg D10 2362 kg				九物池					
ー橋当り 総合計 D16 5613 kg D10 2362 kg						טוע	280	Kg	
ー橋当り 総合計 D16 5613 kg D10 2362 kg						A			
D10 2362 kg φ9 1093 kg 合計 9068 kg						合計	1065	kg	
D10 2362 kg φ9 1093 kg 合計 9068 kg									
φ9 1093 kg 合計 9068 kg				一橋当	り 総合計	D16	5613	kg	
φ9 1093 kg 合計 9068 kg						D10	2362	kg	
슴計 9068 kg						φ9		_	
						r -		J	
						스타	9000	k m	
機械式継手 D16用 540 組						Πāl	9000	Λģ	
機械式継手 D16用 540 組					146 1+ 1- Ant -	Dice	F.40	40	
					惯 惯 式 継 于	νιθ用	540	祖	

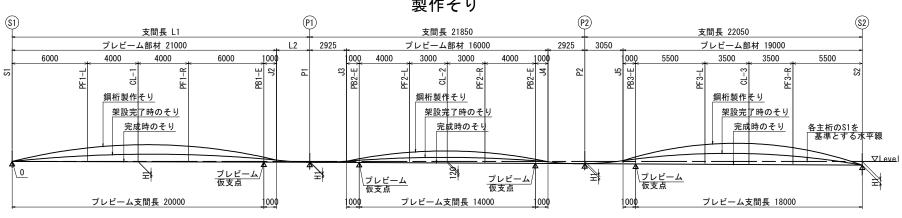
路線名	県道三代寺宮下線 (中郷橋) 橋梁上部 (1工区) (補助交安) 図 名 主 桁 図 (その25) 位 置 鳥取市国府町中郷〜宮											
県道三代	寺宮下線(中 (1エ区)(郷橋) 橋梁 補助交安)	上部工事									
図 名	主 桁	図 (その	25)									
位 置	鳥取市国	国府町中郷	~宮下									
縮尺	図示	単 位	mm									
図 号	全 47	葉中の「	为 35									
令和6~8	3年度施行	Ļ	鳥取県									
	鳥取県土整	備事務所										

R6~R8債務 (美)実施設計

キャンバー図

※H1の値は基準の水平線より下側を一とする。

製作そり



数值表(H1)

20 IL		• • /																			
	S1	PF1-L	CL-1	PF1-R	PB1-E	J2	P1	J3	PB2-E	PF2-L	CL-2	PF2-R	PB2-E	J4	P2	J5	PB3-E	PF3-L	CL-3	PF3-R	S2
G1	0	-16	-27	-38	-55	-58	-68	-70	-71	-75	-77	-80	-83	-84	-86	-90	-91	-98	-103	-107	-114
G2	0	-4	-7	-9	-13	-14	-21	-24	-25	-29	-33	-36	-40	-41	-45	-49	-51	-59	-65	-70	-79
G3	0	-19	-31	-44	-63	-66	-76	-78	-79	-83	-85	-88	-92	-93	-95	-95	-95	-95	-95	-95	-95
G4	0	-6	-11	-15	-21	-22	-28	-32	-33	-38	-41	-45	-49	-51	-54	-55	-55	-56	-57	-58	-60
G5	0	7	11	16	22	23	20	16	15	9	5	0	-5	-7	-11	-12	-13	-16	-18	-19	-22

キャンバー表

								١ ١		20											
G1桁	S1	PF1-L	CL-1	PF1-R	PB1-E	J2	P1	J3	PB2-E	PF2-L	CL-2	PF2-R	PB2-E	J4	P2	J5	PB3-E	PF3-L	CL-3	PF3-R	S2
鋼桁製作そり	0	68	72	49	-25	-39	-68	-77	-78	-80	-80	-84	-89	-90	-86	-77	-67	-25	-16	-32	-114
自重載荷前のそり	0	40	39	22	-29	-39	-68	-77	-78	-81	-82	-85	-89	-90	-86	-77	-71	-51	-49	-61	-114
架設完了時のそり	0	27	23	7	-36	-44	-68	-75	-76	-79	-80	-83	-87	-88	-86	-80	-76	-62	-62	-72	-114
床版打設完了直後のそり	0	-7	-18	-29	-52	-56	-68	-71	-72	-75	-77	-80	-84	-85	-86	-88	-88	-90	-94	-99	-114
完成時のそり	0	-16	-27	-38	-55	-58	-68	-70	-71	-75	-77	-80	-83	-84	-86	-90	-91	-98	-103	-107	-114

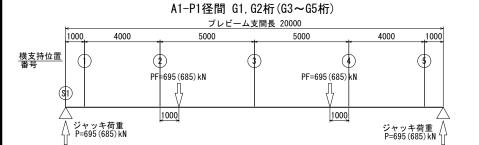
G2桁	S 1	PF1-L	CL-1	PF1-R	PB1-E	J2	P1	J3	PB2-E	PF2-L	CL-2	PF2-R	PB2-E	J4	P2	J5	PB3-E	PF3-L	CL-3	PF3-R	S2
鋼桁製作そり	0	79	95	80	18	5	-21	-32	-34	-37	-38	-42	-47	-48	-45	-34	-27	17	22	5	-79
自重載荷前のそり	0	52	62	53	14	5	-21	-32	-34	-38	-40	-43	-47	-48	-45	-34	-31	-9	-11	-23	-79
架設完了時のそり	0	40	47	39	8	0	-21	-30	-32	-36	-38	-41	-45	-46	-45	-38	-36	-21	-24	-34	-79
床版打設完了直後のそり	0	5	3	0	-9	-12	-21	-25	-26	-30	-33	-36	-41	-42	-45	-47	-48	-51	-57	-62	-79
完成時のそり	0	-4	-7	-9	-13	-14	-21	-24	-25	-29	-33	-36	-40	-41	-45	-49	-51	-59	-65	-70	-79

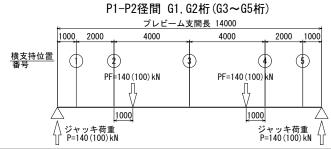
G3桁	S1	PF1-L	CL-1	PF1-R	PB1-E	J2	P1	J3	PB2-E	PF2-L	CL-2	PF2-R	PB2-E	J4	P2	J5	PB3-E	PF3-L	CL-3	PF3-R	S2
鋼桁製作そり	0	62	63	36	-37	-50	-76	-86	-88	-91	-92	-95	-99	-98	-95	-82	-74	-25	-12	-24	-95
自重載荷前のそり	0	35	32	13	-40	-50	-76	-86	-88	-91	-92	-95	-99	-98	-95	-82	-78	-50	-44	-51	-95
架設完了時のそり	0	23	18	0	-45	-54	-76	-84	-86	-89	-90	-93	-97	-97	-95	-85	-82	-61	-56	-61	-95
床版打設完了直後のそり	0	-10	-21	-35	-59	-64	-76	-80	-81	-84	-86	-89	-93	-94	-95	-93	-93	-88	-87	-87	-95
完成時のそり	0	-19	-31	-44	-63	-66	-76	-78	-79	-83	-85	-88	-92	-93	-95	-95	-95	-95	-95	-95	-95

G4桁	S1	PF1-L	CL-1	PF1-R	PB1-E	J2	P1	J3	PB2-E	PF2-L	CL-2	PF2-R	PB2-E	J4	P2	J5	PB3-E	PF3-L	CL-3	PF3-R	S2
鋼桁製作そり	0	73	82	62	2	-8	-28	-40	-42	-46	-48	-52	-56	-56	-54	-42	-34	14	26	13	-60
自重載荷前のそり	0	46	51	38	-2	-8	-28	-40	-42	-46	-48	-52	-56	-56	-54	-42	-38	-11	-6	-14	-60
架設完了時のそり	0	35	37	26	-7	-11	-28	-38	-40	-44	-46	-50	-54	-55	-54	-45	-42	-22	-18	-24	-60
床版打設完了直後のそり	0	3	-1	-7	-19	-20	-28	-34	-35	-39	-42	-46	-50	-52	-54	-53	-53	-49	-49	-50	-60
完成時のそり	0	-6	-11	-15	-21	-22	-28	-32	-33	-38	-41	-45	-49	-51	-54	-55	-55	-56	-57	-58	-60

G5桁	S1	PF1-L	CL-1	PF1-R	PB1-E	J2	P1	J3	PB2-E	PF2-L	CL-2	PF2-R	PB2-E	J4	P2	J5	PB3-E	PF3-L	CL-3	PF3-R	S2
鋼桁製作そり	0	88	104	92	44	36	20	9	6	1	-2	-7	-10	-12	-11	1	8	53	65	52	-22
自重載荷前のそり	0	61	73	68	40	36	20	9	6	1	-2	-7	-10	-12	-11	1	4	28	33	25	-22
架設完了時のそり	0	50	60	57	36	33	20	10	8	3	0	-5	-9	-11	-11	-2	0	18	21	15	-22
床版打設完了直後のそり	0	16	20	23	24	25	20	14	13	8	4	-1	-6	-8	-11	-10	-11	-9	-10	-11	-22
完成時のそり	0	7	11	16	22	23	20	16	15	9	5	0	-5	-7	-11	-12	-13	-16	-18	-19	-22

プレフレクション時横支持位置





			P2-A2径間 G1,	G2桁(G3~G5标	行)	
	le .		プレビーム	支間長 18000		
	1000	3500	4500	4500	3500	1000
横支持位置 番号			2	3	4	\$
			PF=480 (470) kN	PF=480	(470) kN	
					<u> </u>	\$2
	7		1000		1000	
1	】ジャッキ 「P=480 (4	-荷重 170) kN	F		ジャ P=48	ッキ荷重 〈 0(470)kN

※ キャンバー設定は、 鋼ウェブ下縁にて行う。

▽キャンバー 基準線

L1

L1 L2 G1 24708 3708

G2 24362 3362

23832

G5 23650 2650

G3 24070

G4

L2

3070

2832

数值表

応力導入管理表

							単位∶mm
G1~G2桁	照査位置	PF点(P	F1-L)	支間中央	(CL-1)	PF点(P	F1-R)
	S1からの距離(m)	6. 0	00	10. (000	14. (000
S1∼J2		たわみ	合計	たわみ	合計	たわみ	合計
プレフレクション	残留たわみ	-4		-5		-4	
, D , D , D , D , D , D	プレフレクションたわみ	-132	-39	-154	-46	-121	-36
リリース	リリース	97		113		89	

単位∶mm

甾估·mm

G1~G2桁	照査位置	PF点(P	PF2-L)	支間中央	(CL-2)	PF点 (P	F2-R)
	S1からの距離(m)	32.	633	35.	633	38.	633
J3~J4		たわみ	合計	たわみ	合計	たわみ	合計
プレフレクション	残留たわみ	0		0		0	
	プレフレクションたわみ	-10	-4	-13	-6	-10	-4
リリース	リリース	6		7		6	
			N/01/	. > O DE##	1 04451	Φ DE ±# + -	

※S1からの距離は、G1桁上の距離を示す。

							平 □ · IIIII	
G1~G2桁	照査位置	PF点(P	F3-L)	支間中央	(CL-3)	PF点(P	F3-R)	l
	S1からの距離(m)	56.	108	59.	808	63.	108	l
J5∼S2		たわみ	合計	たわみ	合計	たわみ	合計	l
プレフレクション	残留たわみ	-3		-4		-3		l
<i></i>	プレフレクションたわみ	-98	-35	-126	-45	-112	-40	l
リリース	リリース	66		85		75		l

※S1からの距離は、G1桁上の距離を示す。

							中位		
G3~G5桁	照査位置	PF点 (PF1-L)		PF点(PF1-L) 支間中央(CL-1)		支間中央(CL-1)		PF点(P	F1-R)
	S1からの距離(m)	6. 000		10. 000		. 000 10. 000 14		14.	000
\$1∼J2		たわみ	合計	たわみ	合計	たわみ	合計		
プレフレクション	残留たわみ	-4		-4		-3			
	プレフレクションたわみ	-130	-39	-149	-44	-115	-33		
リリース	リリース	95		109		85			

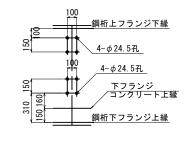
							単1立·MM		
G3~G5桁	照査位置	PF点 (PF2-L)		PF点(PF2-L) 支間中央(CL-2) PF点(支間中央(CL-2)		PF点(P	F2-R)
	S1からの距離(m)	31. 995		31. 995 34. 995		34. 995		37.	995
J3~J4		たわみ	合計	たわみ	合計	たわみ	合計		
プレフレクション	残留たわみ	0		0		0			
J D J D J J J J J	プレフレクションたわみ	-6	-2	-8	-3	-6	-2		
リリース	リリース	4		5		4			

※S1からの距離は、G3桁上の距離を示す。

							単位:mm		
G3~G5桁	照査位置	PF点(P	PF点 (PF3-L) 55. 470		PF点(PF3-L) 支間中央(CL-3) PF点(PF3-L)		支間中央(CL-3)		F3-R)
	S1からの距離(m)	55.			58. 970		470		
J5∼S2		たわみ	合計	たわみ	合計	たわみ	合計		
プレフレクション	残留たわみ	-3		-4		-3			
7070973	プレフレクションたわみ	-93	-33	-121	-43	-107	-38		
リリース	リリース	63		82		72			

※S1からの距離は、G3桁上の距離を示す。

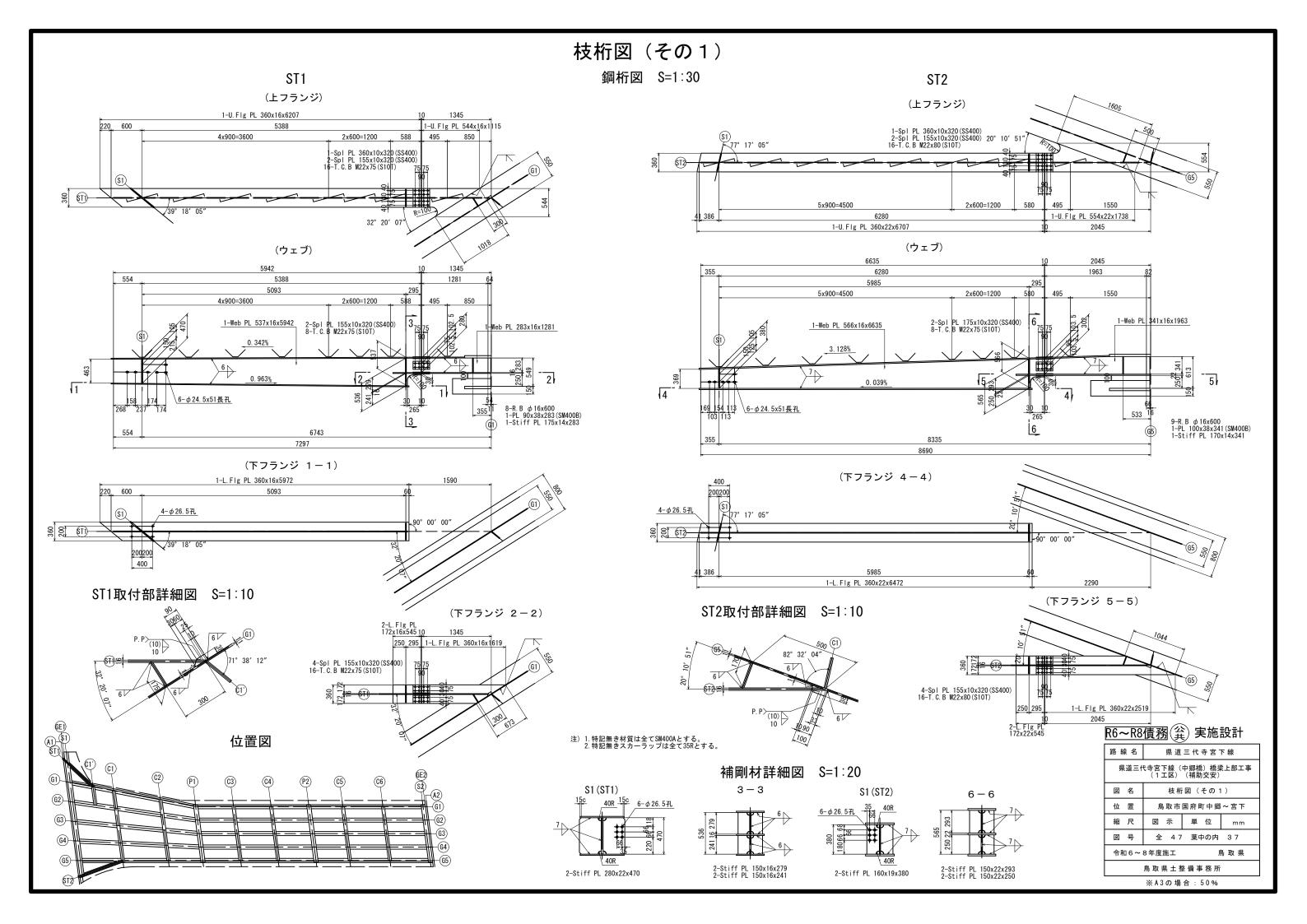
横支持装置取付け部詳細図 S=1:20

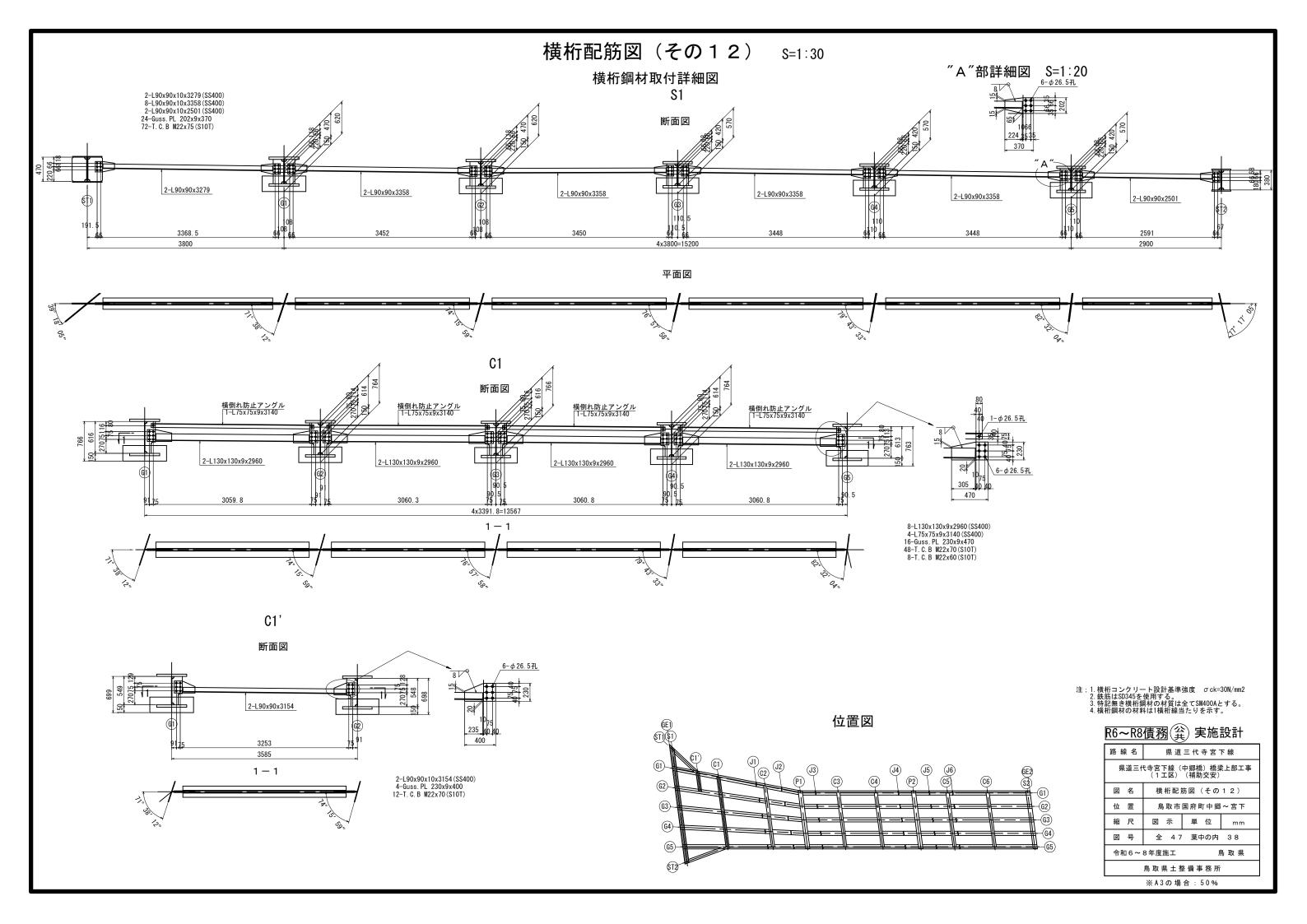


- 注)1. 取付け部の鋼ウェブ高が900mm未満の場合は、 下フランジ側の4-φ24.5孔は設けなくてもよい。 2. ハンチブレートと横支持装置が干渉する場合は ハンチブレートを切断して対処すること。 3. 横支持装置の位置及び取付け部は、施工機材に よっては変更してもよい。

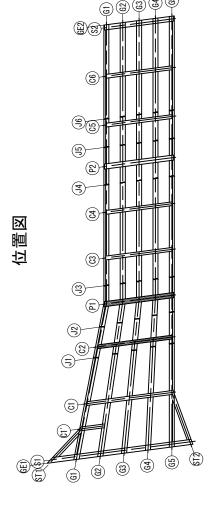
R6~R8債務 (美)実施設計

	路 線 名 県 道 三 代 寺 宮 下 線						
	県道三代寺宮下線(中郷橋)橋梁上部工事 (1工区)(補助交安)						
	図 名 キャンパー図						
	位 置 鳥取市国府町中郷~宮下						
	縮尺	図示	図 示 単 位				
図号 全 47 葉			葉中の	为 3 6			
	令和6~8年度施行 鳥 取 県						
	鳥取県土整備事務所						
		※43の捏合	・・ 絵兄50%				





横桁配筋図(その13) S=1:30 横桁鋼材取付詳細図 C2 断面図 230 14040 1040 横倒れ防止アングル | 1-L75x75x9x2522 2-L130x130x9x2522 2-L130x130x9x2522 2-L130x130x9x2522 2-L130x130x9x2522 6- 0 26. 5孔 305 40 40 2621.5 2622 2622. 5 2622. 5 470 4x2953. 5=11814 8-L130x130x9x2522 (SS400) 4-L75x75x9x2522 (SS400) 1 - 116-Guss. PL 230x9x470 8-Guss. PL 155x9x230 48-T. C. B M22x70 (S10T) 16-T. C. B M22x60 (S10T) P1 断面図 1122.3 1122.3 1122.3 1122. 3 750 [1主桁間隔あたり] 4-Spl PL 280x10x330 (\$S400) 4-Fill PL 280x3.2x160 (\$S400) 24-T. C. B M22x80 (\$10T) 4x2622. 3=10489 745 10 1-U.Fig PL 10 745 510x25x1112 745 10 1-U.Flg PL 510x25x1112 [1主桁間隔あたり] 8-Spl PL 225x14x630(\$S400) 64-T. C. B M22x90(S10T) .82° 32′ .82° 32′ (82° 32′ 82° 32′ 04″ 79° 43′ 33′ [1横桁線あたり] 4-U.Flg PL 510x25x1112 4-Web PL 390x14x1112 4-L.Flg PL 510x25x1112 1122. 3 1122. 3 4x2622. 3=10489 64-Spl PL 225x14x630(SS400) 512-T.C.B M22x90(S10T) 16-Sp| PL 280x10x330 (SS400) 16-Fi|| PL 280x3. 2x160 (SS400) 96-T. C. B M22x80 (S10T) 745 10 1-L. FIg PL 10 745 510x25x1112 745 10 1-L.Flg PL 510x25x1112 10 745 [1主桁間隔あたり] 8-Spl PL 225x14x630 (\$S400) 64-T. C. B M22x90 (S10T) 74° 15′ 59″ 76° 57′ 58″ 82° 32′ 04″ 79° 43′ 33″ 750 1122.3 1122. 3 1122.3 750 750 1122.3 4x2622. 3=10489



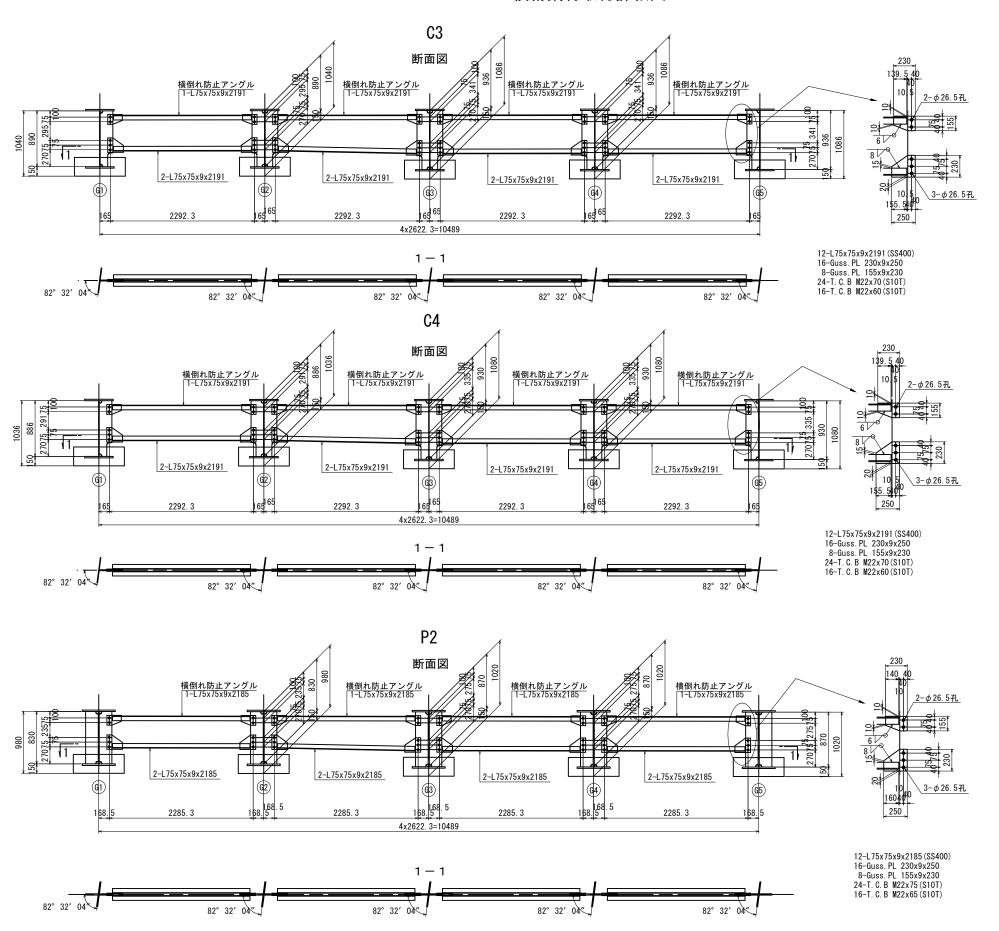
注: 1. 横桁コンクリート設計基準強度 σck=30N/mm2 2. 鉄筋はSD345を使用する。 3. 特記無き横桁鋼材の材質は全てSM400Aとする。 4. 横桁鋼材の材料は1横桁線当たりを示す。

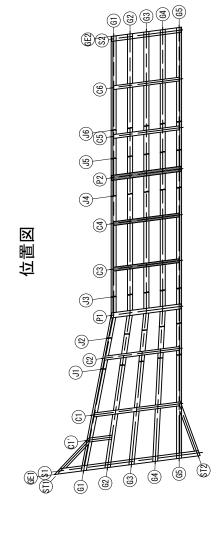
R6~R8債務(益) 実施設計

路 線 名 県 道 三 代 寺 宮 下 線						
県道三伯	県道三代寺宮下線(中郷橋)橋梁上部工事 (1 工区)(補助交安)					
図 名	図 名 横桁配筋図(その13)					
位 置	鳥取市国府町中郷~宮下					
縮尺	図 示 単 位 mm					
図 号	全 47 葉中の内 39					
令和6~8年度施工 鳥 取 県						
	鳥取県土整備事務所					

横桁配筋図(その14) S=1:30

横桁鋼材取付詳細図





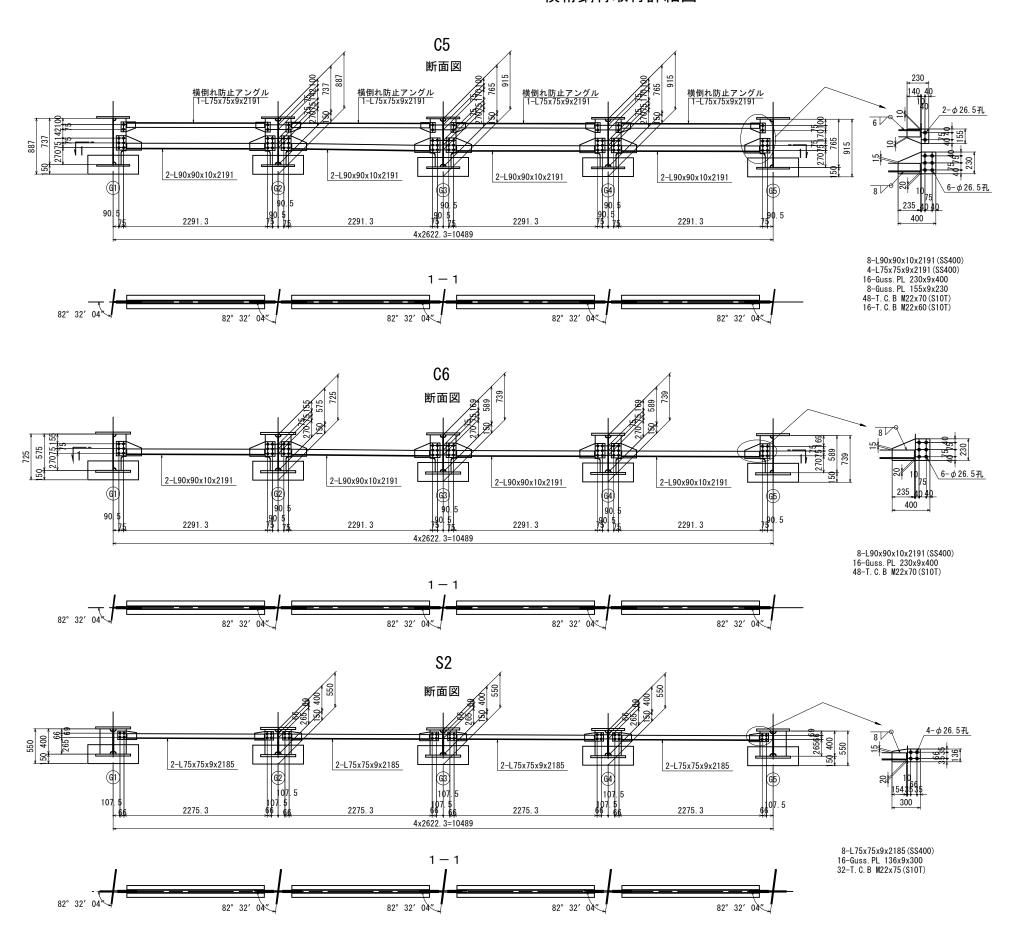
- 注: 1. 横桁コンクリート設計基準強度 σck=30N/mm2 2. 鉄筋はSD345を使用する。 3. 特記無き横桁鋼材の材質は全てSM400Aとする。 4. 横桁鋼材の材料は1横桁線当たりを示す。

R6~R8債務(益) 実施設計

路線名	県 道 三 代:	寺宮	下線		
県道三代	県道三代寺宮下線(中郷橋)橋梁上部工事 (1工区) (補助交安)				
図名	図 名 横桁配筋図(その14)				
位 置	位 置 鳥取市国府町中郷~宮下				
縮尺	図示単	位	mm		
図 号	図号 全47葉中の内40				
令和6~8	令和6~8年度施工 鳥 取 県				
	鳥取県土整備事	務所			

横桁配筋図 (その15) S=1:30

横桁鋼材取付詳細図





(2) (3) (3) (4) (5)

4

(F)

位置図

- 注: 1. 横桁コンクリート設計基準強度 σck=30N/mm2 2. 鉄筋はSD345を使用する。
 3. 特記無き横桁鋼材の材質は全てSM400Aとする。
 4. 横桁鋼材の材料は1横桁線当たりを示す。

R6~R8債務(益) 実施設計

路 線 名 県 道三代寺宮下線				
県道三代寺宮下線(中郷橋)橋梁上部工事 (1工区) (補助交安)				
図 名 横桁配筋図(その15)				
位 置 鳥取市国府町中郷~宮下				
縮尺	図 示 単 位 mm			
図 号	全 47 葉中の内 41			
令和6~8年度施工 鳥 取 県				
鳥取県土整備事務所				
	※ A 3 の 場合 : 5 0 %			

支 承 詳 細 図(その1)

(A1) 可動ゴム支承装置 (弾性荷重支持板)

断 面 図 S=1:15 (橋軸直角方向) 500 230

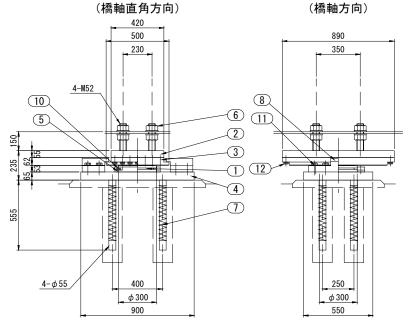
面 図 S=1:15

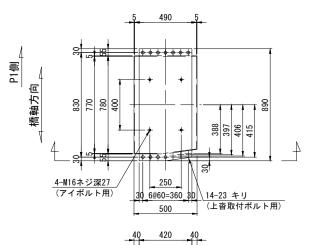
4-M20ネジ深17(上面) (ストッパーボルト用)

橋軸方向

③ スライディングプレート s=1:15

② ソールプレート S=1:15



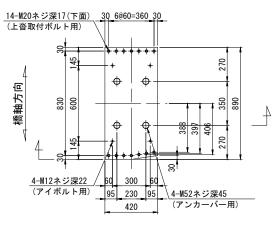


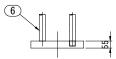
_90_55 2x8-M27ネジ深26(上面) 300 (サイドブロックボルト用)

、4-M52ネジ深45(下面)

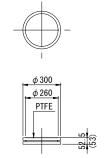
(アンカーボルト用)

SUS316 (770x490x2)



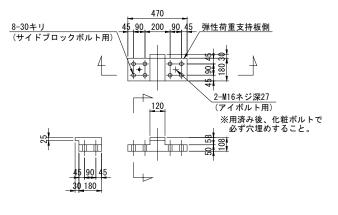


① 弹性荷重支持板 S=1:15 (1000KN用)

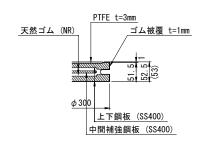








荷重支持板詳細図 S=1:5

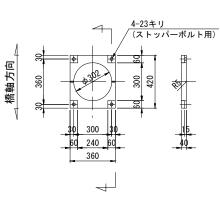


⑤ ストッパー S=1:15

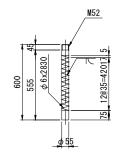
250

400

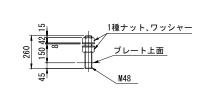
250 _



① アンカーボルト S=1:15



⑥ アンカーバー S=1:15



設計条件

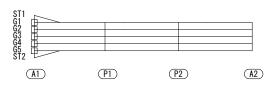
反 力 (kN)	A1	
最 大 反 力	Rmax	950
最 大 反 力 (回 転 照 査 用)	Rmax2	750
死 荷 重 反 力	RD	540
照 査 荷 重	R1L	205
最大水平力 橋軸方向	RHeq1	95
橋 軸 直 角 方 向	RHeq2	1142
サイドブロック	RHeq3	1142
上向きの地震力	Ru	-162
変 位 量 (mm)		
照 査 荷 重 時 の 変 位 量	δcL	0. 466
回 転 変 位 量	δr	0. 383
水 平 変 位 量 常 時 ・ 橋 軸 方 向	ΔL1	23
地 震 時 ・ 橋 軸 方 向	∆Le1	249
地震時・橋軸直角方向	∆Le2	_
性能		
ゴムの種類及び呼び	材料·G	NR·G10
圧縮ばね定数 (kN/mm)	Kv	440
試験変位量 せん断ひずみ(%)	γS	-
変 位 量 (mm)	UB	_

材料表(1組当り)

部番	部 品 名 称	材質	個数	重量(kg)	備考
1	弾性荷重支持板	NR, SS400, PTFE	1	19. 9	NR(天然ゴム)
2	ソールプレート	SM490A	1	155. 7	
3	スライディングプレート	SM490A, SUS316	1	181.7	
4	ベースプレート	SM490A	1	247. 5	
5	ストッパー	SM490A or SCW480N	1	22. 0	
6	アンカーバー, ナット×2, ワッシャー×2	強度区分 8.8	4	30.0	
7	アンカーボルト	S35CN, SR235	4	47. 4	
8	サイドブロック	SM490A or SCW480N	2	83. 1	
10	ストッパーボルト, ワッシャー	強度区分 8.8	4	0.7	
11	サイドブロックボルト,ワッシャー	強度区分 8.8	16	9. 0	
12	上沓取付ボルト、ワッシャー	強度区分 10.9	14	3.0	
13	アイボルト	SS400	-	-	M12, M16
14	化粧ボルト、ワッシャー	強度区分 4.8	4	ı	M16 × 25
	·		合計	800.0	(kg)

- ※1 道路橋支承便覧準拠。
- ※2 使用材料は道路橋支承便覧2.9に適合。
- ※3 部番を〇で囲んだ部品は溶融亜鉛めっきとする。
- JIS H 8641 HDZ55、ボルト類はHDZ35とする。 ※4 □部品はBBPコート (Zn, Al, Si複合被膜) とする。
- ※5 ゴム支承の重量は施工上の参考重量を示す。 ※6 製作・施工に必要なアイボルト穴は適宜設けること。
- ※7 アイボルト穴は用済み後穴埋めのこと。
- 10 ストッパーボルト, ワッシャー M20 x 35 強度区分 8.8 11 サイドブロックボルト, ワッシャー M27 x 80 強度区分 8.8
- 12 上沓取付ボルト, ワッシャー M20 x 55 強度区分 10.9

位 置 図



R6~R8債務 実施設計

路線名	県 道 三 代 寺 宮 下 線				
県道三代	県道三代寺宮下線(中郷橋)橋梁上部工事 (1工区) (補助交安)				
図名	⊞図(その	1)			
位 置	鳥取市国府町中郷~宮下				
縮尺	図示	単 位	mm		
図 号	全 47 葉中の		内 42		
令和6~8	令和6~8年度施行 鳥 取 県				
	鳥取県土整	備事務所			

※A3の場合:縮尺50%

水切り溝詳細図 S=1:3

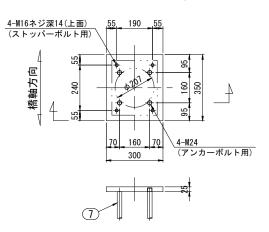


支 承 詳 細 図(その2)

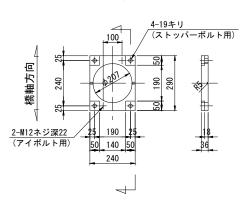
(AISTI) (AIST2) 可動ゴム支承装置(弾性荷重支持板)

断 面 図 S=1:10 側 面 図 S=1:10 (橋軸直角方向) (橋軸方向) 550 790 200 400 4-M24 9 **-6** (2) 4 160 $4-\phi 25$ 160 φ 205 φ 205 300 350

④ ベースプレート S=1:10

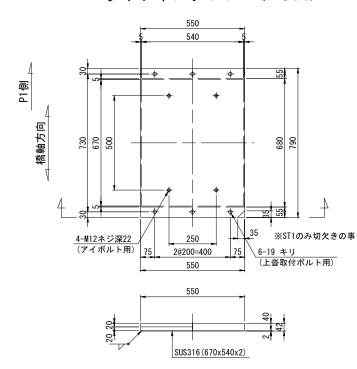


⑤ ストッパー S=1:10

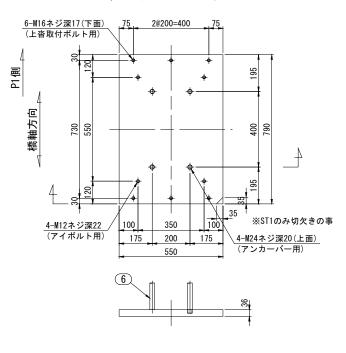


水切り溝詳細図 S=1:3

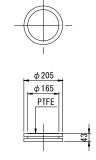
③ スライディングプレート S=1:10



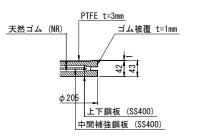
② ソールプレート S=1:10



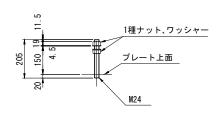
① 弾性荷重支持板 S=1:10 (400KN用)



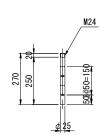
荷重支持板詳細図 S=1:5



⑥ アンカーバー S=1:10



① アンカーボルト S=1:10



設計 条件

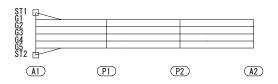
反 力 (kN)		A1
最大反力	Rmax	260
最 大 反 力 (回 転 照 査 用)	Rmax2	240
死 荷 重 反 力	RD	230
照 査 荷 重	R1L	15
最大水平力 橋軸方向	RHeq1	26
橋 軸 直 角 方 向	RHeq2	23
サイドブロック	RHeq3	
上向きの地震力	Ru	-
変 位 量 (mm)		
照査荷重時の変位量	δcL	0. 083
回転変位量	δr	0. 242
水 平 変 位 量 常 時 · 橋 軸 方 向	ΔL1	23
地 震 時 ・ 橋 軸 方 向	∆Le1	249
地震時・橋軸直角方向	ΔLe2	-
性能		
ゴムの種類及び呼び	材料·G	NR·G10
圧 縮 ば ね 定 数 (kN/mm)	Κv	180
試験変位量 せん断ひずみ(%)	γS	-
変 位 量 (mm)	UB	-

材料表(1組当り)

部番	部品名称	材質	個数	重量(kg)	備考
1	弾性荷重支持板	NR, SS400, PTFE	1	7.7	NR(天然ゴム)
2	ソールプレート	SM490A	1	122. 3	
3	スライディングプレート	SM490A, SUS316	1	132. 4	
4	ベースプレート	SM490A	1	20. 1	
5	ストッパー	SM490A or SCW480N	1	8. 6	
6	アンカーバー, ナット×2, ワッシャー×2	強度区分 8.8	4	4. 5	
7	アンカーボルト	S35CN	4	4. 2	
9	ストッパーボルト,ワッシャー	強度区分 8.8	4	0.3	
10	上沓取付ボルト,ワッシャー	強度区分 8.8	6	0.7	
11	アイボルト	SS400	-	-	M12
			合計	300.8	(kg)

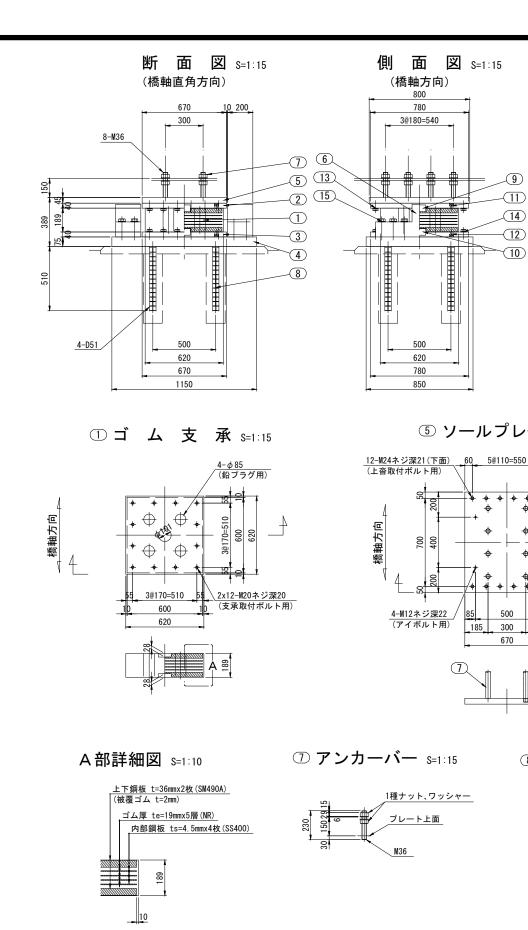
- ※1 道路橋支承便覧準拠。
- ※2 使用材料は道路橋支承便覧2.9に適合。 ※3 部番を〇で囲んだ部品は溶融亜鉛めっきとする。 JIS H 8641 HDZ55、ボルト類はHDZ35とする。
- ※4 □部品はBBPコート (Zn, Al, Si複合被膜) とする。
- ※5 ゴム支承の重量は施工上の参考重量を示す。
- ※6 製作・施工に必要なアイボルト穴は適宜設けること。
- ※7 アイボルト穴は用済み後穴埋めのこと。
- ③ ストッパーボルト, ワッシャー M16 x 35 強度区分 8.8
 ① 上沓取付ボルト, ワッシャー M16 x 40 強度区分 8.8

置図 位



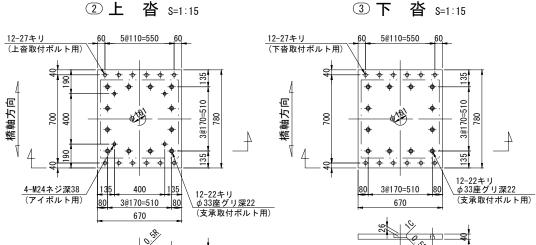
R6~R8債務(益) 実施設計

路	彩	泉 名		県 道	三代	寺宮 -	下線	
	県	道三作	・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・	下線(工区)	中郷橋(補助) (((((((((((((((((((企上部工事	
	図	名	3	支承詳	細図	(その	2)	
-	立	置	鳥	取市	国府田	丁中郷	~宮下	
1	宿	尺	図	示	単	位	mm	
1	図 号 全 47 葉中の内 43							
	令和	∏6~	8年度	施工		ļ	鳥取県	
			鳥取!	県土	を備 事	務所		



承 詳 細 図 (その3) Pl P2 免震ゴム支承 (LRB)

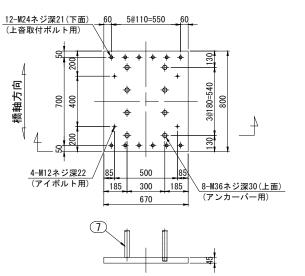
②上 沓 S=1:15 60_ 5@110=550 _60_



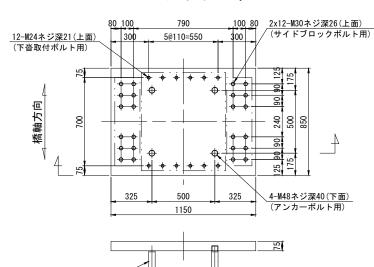
設 計 条 件

反 力 (kN)		P1	P2
最 大 反 力	Rmax	1830	165
最 大 反 力 (回 転 照 査 用)	Rmax2	1610	141
死 荷 重 反 力	RD	1110	102
照 査 荷 重	R1L	_	
最大水平力 橋軸方向	RHeq1	800	80
橋 軸 直 角 方 向	RHeq2	796	8
サイドブロック	RHeq3	796	8
上向きの地震力	Ru	-333	-30
変 位 量 (mm)			
照 査 荷 重 時 の 変 位 量	δcL	-	
回 転 変 位 量	δr	0. 561	0.5
水 平 変 位 量 常 時 ・ 橋 軸 方 向	ΔL1	5	
地震時・橋軸方向	ΔLe1	176	1
地震時・橋軸直角方	句 ΔLe2	-	
性能			
ゴムの種類及び呼び	材料·G	NR·G12	NR∙G
等 価 剛 性 (kN/mm)	KB	4. 602	4. 6
等価減衰定数(%)	hB	14. 8	14.
試験変位量 せん断ひずみ(%)	γS	175	1
変 位 量 (mm)	UB	167	1
1 次形状係数	S1	7. 40	7.
2 次 形 状 係 数	\$2	6. 32	6.
圧縮ばね定数 (kN/mm)	Kv	1419	14

⑤ ソールプレート s=1:15

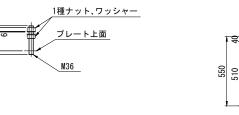


④ ベースプレート S=1:15

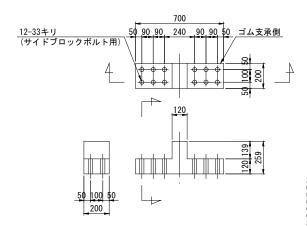


材 料 表 (1組当り)

部番	部 品 名 称	材質	個数	重量 (kg)	備考
1	ゴム支承	NR, SS400, SM490A, Pb	1	339. 6	NR(天然ゴム)
2	上 沓	SM490A	1	157. 9	
3	下 沓	SM490A	1	157. 9	
4	ベースプレート	SM490A	1	568. 8	
(5)	ソールプレート	SM490A	1	186. 5	
6	サイドブロック	SM490A or SCW480N	2	296. 9	
7	アンカーバー, ナット×2, ワッシャー×2	強度区分 8.8	8	22. 8	
8	アンカーボルト	SD345	4	35. 0	
9	せん断キー	SM490A or S35CN	1	3. 3	上 用
(10)	せん断キー	SM490A or S35CN	1	3. 3	下 用
11	支承取付ボルト(六角穴付)	強度区分 12.9	12	1.8	上 用
12	支承取付ボルト(六角穴付)	強度区分 12.9	12	1.8	下 用
13	上沓取付ボルト、ワッシャー	強度区分 8.8	12	4. 4	
14	下沓取付ボルト、ワッシャー	強度区分 8.8	12	4. 4	
15	サイドブロックボルト, ワッシャー	強度区分 8.8	24	26. 5	
16	アイボルト	SS400	-	-	M12, M24
			合計	1813. 0	(kg)



⑥ サイドブロック S=1:15



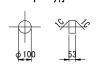
- ※1 道路橋支承便覧準拠。 ※2 使用材料は道路橋支承便覧2.9に適合。
- ※3 部番を〇で囲んだ部品は溶融亜鉛めっきとする。 JIS H 8641 HDZ55、ボルト類はHDZ35とする。
- ※4 □部品はBBPコート (Zn, Al, Si複合被膜) とする。
- ※5 ゴム支承の重量は施工上の参考重量を示す。
- ※6 製作・施工に必要なアイボルト穴は適宜設けること。
- ※7 アイボルト穴は用済み後穴埋めのこと。
- ※8 六角穴付きボルトは、黒色酸化皮膜処理とする。
- (11) 支承取付ボルト(六角穴付) (12) 支承取付ボルト(六角穴付)
 - M20 x 40 強度区分 12.9 (上用) M20 x 40 強度区分 12.9 (下用)
- 13 上沓取付ボルト, ワッシャー M24 x 65 強度区分 8.8 14 下沓取付ボルト, ワッシャー M24 x 65 強度区分 8.8
- 15 サイドブロックボルト, ワッシャー M30 x 150 強度区分 8.8

⑨ せん断キー s=1:15

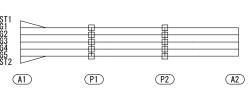


① せん断キー S=1:15 下 用

® アンカーボルト s=1:15



位 义



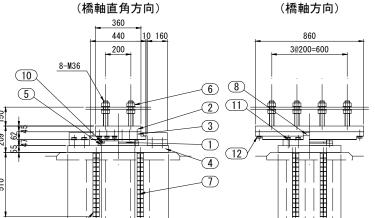
R6~R8債務 実施設計

路線名	県 道	三代寺宮	下線
県道三代	寺宮下線(中 (1 工区)	ロ郷橋)橋梁 (補助交安)	上部工事
図 名	支承詳	細図(その	3)
位 置	鳥取市	国府町中郷	~宮下
縮尺	図示	単 位	mm
図 号	葉中のI	为 44	
令和6~8	3年度施行	ļ	鳥取県
	鳥取県土土	整備事務所	

支 承 詳 細 図 (その4)

(A2) 可動ゴム支承装置 (弾性荷重支持板)

断 面 図 S=1:15 (橋軸直角方向)

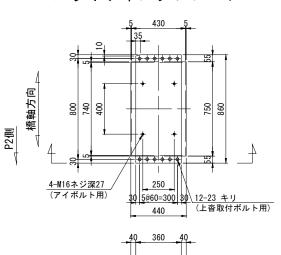


③ スライディングプレート S=1:15

側 面 図 S=1:15

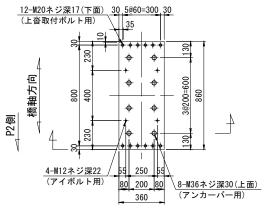
_ 220 _

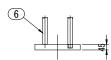
φ 265 500



SUS316 (740x430x2)

② ソールプレート S=1:15



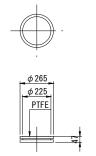


① 弹性荷重支持板 S=1:15 (750KN用)

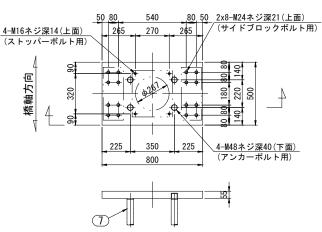
350

φ 265

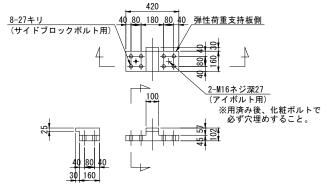
4-D51

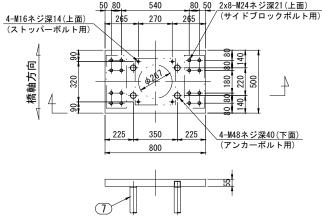


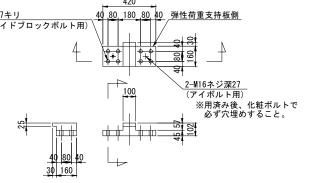
④ ベースプレート S=1:15



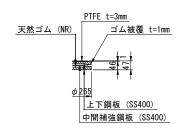
⑧ サイドブロック S=1:15



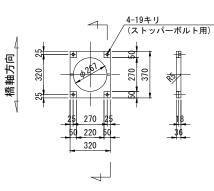




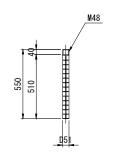
荷重支持板詳細図 S=1:10



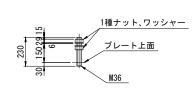
⑤ ストッパー S=1:15



① アンカーボルト S=1:15



⑥ アンカーバー S=1:15



設計条件

反 力 (kN)		A2
最 大 反 力	Rmax	700
最 大 反 力 (回 転 照 査 用)	Rmax2	540
死 荷 重 反 力	RD	390
照查荷重	R1L	155
最大水平力 橋軸方向	RHeq1	70
橋 軸 直 角 方 向	RHeq2	810
サイドブロック	RHeq3	810
上向きの地震力	Ru	-117
変 位 量 (mm)		
照 査 荷 重 時 の 変 位 量	δcL	0. 431
回 転 変 位 量	δr	0. 333
水 平 変 位 量 常 時 ・ 橋 軸 方 向	ΔL1	21
地 震 時 ・ 橋 軸 方 向	∆Le1	246
地 震 時 ・ 橋 軸 直 角 方 向	ΔLe2	_
性能		
ゴムの種類及び呼び	材料·G	NR·G10
圧縮ばね定数 (kN/mm)	Κv	360
試験変位量 せん断ひずみ(%)	γS	-
変 位 量 (mm)	UB	-

材料表(1組当り)

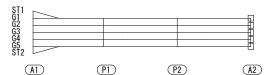
部番	部 品 名 称	材質	個数	重量(kg)	備考
1	弾性荷重支持板	NR, SS400, PTFE	1	14. 0	NR(天然ゴム)
2	ソールプレート	SM490A	1	106. 9	
3	スライディングプレート	SM490A, SUS316	1	153. 5	
4	ベースプレート	SM490A	1	169.1	
(5)	ストッパー	SM490A or SCW480N	1	16. 1	
6	アンカーバー, ナット×2, ワッシャー×2	強度区分 8.8	8	22. 8	
7	アンカーボルト	SD345	4	35. 0	
8	サイドブロック	SM490A or SCW480N	2	59.8	
10	ストッパーボルト,ワッシャー	強度区分 8.8	4	0.3	
11	サイドブロックボルト,ワッシャー	強度区分 8.8	16	6. 2	
12	上沓取付ボルト、ワッシャー	強度区分 8.8	12	2. 6	
13	アイボルト	SS400	-	ı	M12, M16
14	化粧ボルト、ワッシャー	強度区分 4.8	4	-	M16 × 25
			合計	586.3	(kg)

- ※1 道路橋支承便覧準拠。
- ※2 使用材料は道路橋支承便覧2.9に適合。
- ※3 部番を〇で囲んだ部品は溶融亜鉛めっきとする。 JIS H 8641 HDZ55、ボルト類はHDZ35とする。
- ※4 □部品はBBPコート (Zn. Al. Si複合被膜) とする。
- ※5 ゴム支承の重量は施工上の参考重量を示す。

※6 製作・施工に必要なアイボルト穴は適宜設けること。

- ※7 アイボルト穴は用済み後穴埋めのこと。
- 10 ストッパーボルト, ワッシャー M16 x 35 強度区分 8.8 11 サイドブロックボルト, ワッシャー M24 x 70 強度区分 8.8
- 12 上沓取付ボルト, ワッシャー M20 x 55 強度区分 8.8

位 置 図



R6~R8債務 実施設計

路翁	以 名		県 道	三代寺宮	下線
県	道三代			ロ郷橋)橋梁 (補助交安)	上部工事
図	名		支承詳	細図(その) 4)
位	置	息	引取市	国府町中郷	~宮下
縮	尺	図	示	単 位	mm
図	号	全	葉中の	内 45	
令和	16~8	3年度	施行	ļ	鳥取県
		鳥取	県土棚	と備事務所	

※A3の場合:縮尺50%

水切り溝詳細図 S=1:3



A1橋台支承格子鉄筋(枝桁)

A1橋台支承格子鉄筋



P1·P2橋脚支承格子鉄筋

A2橋台支承格子鉄筋





租別	承格子鉃 径	筋(枝桁) 長 さ	鉄 筋 質	単位質量	一本当り質量	質量	i当たり 摘 要
1	D10	40	7	0.56	0. 22	2	
2	D10	35	8	0.56	0.20	2	
		合計 D10	SD295A			4kg	

種別	径	長	ŧ	本 数	単位質量	一本当り質量	質 量	摘要	
1	D10		610	17	0.56	0.34	6		
2	D10		960	10	0.56	0.54	5		
会計 D10 SD295A 111ve									
合計 D10 SD295A 11kg									

種別	径	長さ	本 数	単位質量	一本当り質量	質量	摘要
1	D10	1210	23	0. 56	0. 68	16	
2	D10	910	17	0. 56	0. 51	9	_
		合計 D10 SI)295A			25kg	

① D10 860 16 0.56 0.48 7 2 D10 560 9 0.56 0.51 5	種別	径	長さ	本 数	単位質量	一本当り質量	質量	摘要		
	1	D10	860	16	0.56	0.48	7			
△ 54	2	D10	560	9	0.56	0. 51	5			
♦ #+ D10 SD205#										
合 計 D10 SD295A 12kg										

R6~R8債務(益) 実施設計

路線名	県道三	代寺宮	下線					
県道三代	代寺宮下線(中 (1エ区)(郷橋) 橋翊 補助交安)) 上部工事					
図 名	支承	格子鉄筋	図					
位 置	鳥取市国	府町中郷	~宮下					
縮尺	図示	単 位	mm					
図 号	図 号 全 47 葉中の内 46							
令和6~	令和6~8年度施工 鳥 取 県							
	鳥取県土整伯	備事務所						
	※ A 3 の 場 合	: 50%						

