

積算参考資料

名栗川橋修繕工事

(市道8-10号線/飯能市大字下名栗地内)

この「積算参考資料」は入札参加者の適切かつ迅速な見積りに資するための資料であり、飯能市建設工事請負契約約款第1条にいう設計図書ではない。したがって「積算参考資料」は請負契約上の拘束力を生じるものではなく、請負者は、施工条件、地質条件等を十分考慮して、仮設、施工方法、安全対策等、工事目的物を完成するための一切の手段について請負者の責任において定めるものとする。

なお、この「積算参考資料」の有効期間は、この工事の入札日までとする。

飯能市建設部道路建設課

数量計算書
ひび割れ補修工

数量計算書

名栗川橋

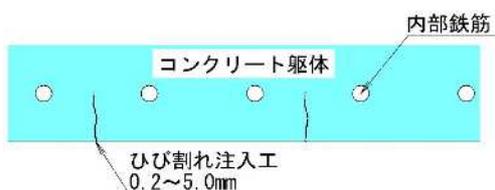
略 図

位置	No. 損傷形状	ひび面積mm ²	位置	No. 損傷形状	ひび面積mm ²	位置	No. 損傷形状	ひび面積mm ²	位置	No. 損傷形状	ひび面積mm ²
アーチリブ	①0.3×1200	360	橋台A3	①0.2×230	46	橋台A4	①0.2×350	70	橋台A4	①0.2×800	160
	②0.2×450	90		②0.2×250	50		②0.2×350	70		②0.2×4250	850
支柱	小計 1650	450	橋台A3	③0.2×300	60	橋台A4	③0.3×1200	360	橋台A4	③0.2×1900	380
	①0.4×300	120		④0.3×2650	795		④0.5×900	450		④0.4×1700	680
地覆	小計 300	120	橋台A3	⑤0.3×1350	405	橋台A4	⑤0.5×350	175	橋台A4	⑤0.2×600	120
	①1.2×500	600		⑥0.5×450	225		⑥0.2×150	30		⑥0.5×1400	730
橋台A3	②1.0×350	350	橋台A3	⑦0.3×300	90	橋台A4	⑦0.3×600	180	橋台A4	⑦0.2×1200	240
	③0.2×450	90		⑧0.2×300	60		⑧0.2×100	20		⑧0.3×1700	510
橋台A3	④0.2×200	40	橋台A3	⑨0.3×650	195	橋台A4	⑨0.3×350	105	橋台A4	⑨0.2×1100	220
	⑤0.2×350	70		⑩0.3×450	135		⑩0.2×300	60		⑩0.2×700	140
橋台A3	⑥1.0×300	300	橋台A3	⑪0.5×3100	1550	橋台A4	⑪0.2×190	20	橋台A4	⑪0.2×450	90
	小計 2150	1450		⑫0.3×1050	315		⑫0.2×900	180		⑫0.2×850	170
橋台A3	⑦0.2×1800	360	橋台A3	⑬0.2×300	60	橋台A4	⑬0.2×130	20	橋台A4	⑬0.2×300	60
	⑧0.3×1500	450		⑭0.2×500	100		⑭0.2×350	70		小計 37100	0945
橋台A3	⑨0.3×1400	540	橋台A3	⑮0.3×1100	330	橋台A4	⑮0.3×350	105	橋台A4	⑯0.2×200	40
	⑩0.2×300	60		⑰0.2×1000	200		⑰0.3×4050	1215		⑰0.2×600	120
橋台A3	⑪0.2×450	90	橋台A3	⑱0.4×1200	480	橋台A4	⑱0.2×1000	200	橋台A4	⑲0.2×600	120
	⑫0.5×450	225		小計 21930	6911		⑳0.2×600	120		合計	58130
橋台A3	⑬0.2×100	20	橋台A3	㉑0.3×550	165	橋台A4	㉑0.2×1000	200	橋台A4		
	⑭0.2×350	70		⑳0.5×1700	850		㉒0.2×600	120			

位置	No. 損傷形状	ひび面積mm ²	位置	No. 損傷形状	ひび面積mm ²	位置	No. 損傷形状	ひび面積mm ²	
床版下面	①0.2×1500	300	床版下面	①0.2×1300	260	床版下面	①0.2×450	90	
	②0.2×250	50		②0.2×400	80		②0.2×400	80	
	③0.2×750	150		③0.2×200	40		小計 19750	4145	
	④0.2×950	190		④0.2×500	100		横 行	①0.4×140	56
	⑤0.2×550	110		⑤0.2×800	160			②0.5×500	250
	⑥0.2×600	120		⑥0.2×800	160		小計 640	306	
	⑦0.2×1100	220		⑦0.2×400	80		アーチリブ	①0.3×650	195
	⑧0.2×200	40		⑧0.2×1700	340			②0.2×600	120
	⑨0.35×200	70		⑨0.3×800	240			③0.2×400	80
	⑩0.2×600	120		⑩0.2×400	80			④0.3×500	150
	⑪0.2×200	40		⑪0.2×700	140			小計 2250	575
	⑫0.35×300	105		⑫0.2×300	60			その他	①0.3×300
	⑬0.3×400	120		⑬0.2×700	140		小計 300		90
	⑭0.2×900	180		⑭0.2×600	120		合計	22940	5116
⑮0.2×300	60	⑮0.2×800	160						

2. 施工フロー
ひびわれ注入工
0.2mm<ひび割れ幅≤5.0mm
低圧低速式ひびわれ樹脂注入

躯体清掃工
↓
下地処理工
↓
シール工
↓
エポキシ注入



3. 洋入工
- (1) 注入剤はエポキシ樹脂注入材3種で計上している。
 - (2) 注入剤の設計数量は、1,200kg/m²、ロス率を+0.15として計上している。
 - (3) 材料費として、シール材を幅50mm、厚1.5mm、1,700kg/m³、ロス率0.37で計上している。
 - (4) ひび割れ深さは30mmと仮定する。
 - (5) 低圧注入器具は1箇所毎250mmとしている。
 - (6) 機械経費等は諸経費で計上している。
 - (7) 施工前に損傷の発見に努め、事前に暫定施工数量を監督員に提出のこと。

種 別	算 式		計
ひび割れ補修工			= 1 構造物
アーチリブ	①	0.300 × 1200	= 360 mm ²
	②	0.200 × 450	= 90 mm ²
支柱	①	0.400 × 300	= 120 mm ²
地覆	①	1.200 × 500	= 600 mm ²
	②	1.000 × 350	= 350 mm ²
	③	0.200 × 450	= 90 mm ²
	④	0.200 × 200	= 40 mm ²
	⑤	0.200 × 350	= 70 mm ²

	⑥	1.000	×	300	=	300	mm ²
橋台A3	①	0.200	×	1800	=	360	mm ²
	②	0.300	×	1500	=	450	mm ²
	③	0.300	×	1800	=	540	mm ²
	④	0.200	×	300	=	60	mm ²
	⑤	0.200	×	450	=	90	mm ²
	⑥	0.500	×	450	=	225	mm ²
	⑦	0.200	×	100	=	20	mm ²
	⑧	0.200	×	350	=	70	mm ²
	⑨	0.200	×	230	=	46	mm ²
	⑩	0.200	×	250	=	50	mm ²
	⑪	0.200	×	300	=	60	mm ²
	⑫	0.300	×	2650	=	795	mm ²
	⑬	0.300	×	1350	=	405	mm ²
	⑭	0.500	×	450	=	225	mm ²
	⑮	0.300	×	300	=	90	mm ²
	⑯	0.200	×	300	=	60	mm ²
	⑰	0.300	×	650	=	195	mm ²
	⑱	0.300	×	450	=	135	mm ²
	⑲	0.500	×	3100	=	1550	mm ²
	⑳	0.300	×	1050	=	315	mm ²
	㉑	0.200	×	300	=	60	mm ²
	㉒	0.200	×	500	=	100	mm ²
	㉓	0.300	×	1100	=	330	mm ²
	㉔	0.200	×	1000	=	200	mm ²
	㉕	0.400	×	1200	=	480	mm ²
橋台A4	①	0.300	×	550	=	165	mm ²
	②	0.500	×	1700	=	850	mm ²

	③	0.200	×	350	=	70	mm ²
	④	0.200	×	350	=	70	mm ²
	⑤	0.300	×	1200	=	360	mm ²
	⑥	0.500	×	900	=	450	mm ²
	⑦	0.500	×	350	=	175	mm ²
	⑧	0.200	×	150	=	30	mm ²
	⑨	0.300	×	600	=	180	mm ²
	⑩	0.200	×	100	=	20	mm ²
	⑪	0.300	×	350	=	105	mm ²
	⑫	0.200	×	300	=	60	mm ²
	⑬	0.200	×	100	=	20	mm ²
	⑭	0.200	×	900	=	180	mm ²
	⑮	0.200	×	100	=	20	mm ²
	⑯	0.200	×	350	=	70	mm ²
	⑰	0.300	×	350	=	105	mm ²
	⑱	0.200	×	200	=	40	mm ²
	⑲	0.300	×	4050	=	1215	mm ²
	⑳	0.200	×	600	=	120	mm ²
	㉑	0.200	×	1000	=	200	mm ²
	㉒	0.200	×	600	=	120	mm ²
	㉓	0.200	×	800	=	160	mm ²
	㉔	0.200	×	4250	=	850	mm ²
	㉕	0.200	×	1900	=	380	mm ²
	㉖	0.400	×	1700	=	680	mm ²
	㉗	0.200	×	600	=	120	mm ²
	㉘	0.500	×	1400	=	700	mm ²
	㉙	0.200	×	1200	=	240	mm ²
	㉚	0.300	×	1700	=	510	mm ²
	㉛	0.200	×	1100	=	220	mm ²

	③②	0.200	×	700	=	140	mm ²
	③③	0.200	×	450	=	90	mm ²
	③④	0.200	×	850	=	170	mm ²
	③⑤	0.200	×	300	=	60	mm ²
床版下面	①	0.200	×	1500	=	300	mm ²
	②	0.200	×	250	=	50	mm ²
	③	0.200	×	750	=	150	mm ²
	④	0.200	×	950	=	190	mm ²
	⑤	0.200	×	550	=	110	mm ²
	⑥	0.200	×	600	=	120	mm ²
	⑦	0.200	×	1100	=	220	mm ²
	⑧	0.200	×	200	=	40	mm ²
	⑨	0.350	×	200	=	70	mm ²
	⑩	0.200	×	600	=	120	mm ²
	⑪	0.200	×	200	=	40	mm ²
	⑫	0.350	×	300	=	105	mm ²
	⑬	0.300	×	400	=	120	mm ²
	⑭	0.200	×	900	=	180	mm ²
	⑮	0.200	×	300	=	60	mm ²
	⑯	0.200	×	1000	=	200	mm ²
	⑰	0.200	×	400	=	80	mm ²
	⑱	0.200	×	200	=	40	mm ²
	⑲	0.200	×	500	=	100	mm ²
	⑳	0.200	×	800	=	160	mm ²
	㉑	0.200	×	800	=	160	mm ²
	㉒	0.200	×	400	=	80	mm ²
	㉓	0.200	×	1700	=	340	mm ²
	㉔	0.300	×	800	=	240	mm ²
	㉕	0.200	×	400	=	80	mm ²

	②⑥	0.200	×	700	=	140	mm ²						
	②⑦	0.200	×	300	=	60	mm ²						
	②⑧	0.200	×	700	=	140	mm ²						
	②⑨	0.200	×	600	=	120	mm ²						
	③⑩	0.200	×	800	=	160	mm ²						
	③⑪	0.200	×	450	=	90	mm ²						
	③⑫	0.200	×	400	=	80	mm ²						
横桁	①	0.400	×	140	=	56	mm ²						
	②	0.500	×	500	=	250	mm ²						
アーチリブ	①	0.300	×	650	=	195	mm ²						
	②	0.200	×	600	=	120	mm ²						
	③	0.200	×	400	=	80	mm ²						
	④	0.300	×	600	=	180	mm ²						
その他	①	0.300	×	300	=	90	mm ²						
					=	22992	mm ²						
全延長						81.1	m						
ひび割れ幅平均		29.900	÷	108	=	0.28	mm						
注入材		ひび割れ幅	延長	深さ	※1	※2							
		(0.003	×	81.07) ×	0.03	×	1200	×	1.15	=	9.3	kg
シール材		延長	※3	※3	※4	※2							
		81.1	×	0.05	×	0.002	×	1700	×	1.37	=	14.2	kg
注入器		注入器は250mmに1箇所のため、					81.070m/0.250m	=	325	個			
※1. エポキシ樹脂単位質量1,200kg/m ³ (R6.10積算基準IV-3-⑩-5)													
※2. ロス率1.15(注入材), 1.37(シール材)													
※3. シール材幅0.05m、厚0.0015mと仮定													

数量計算書
断面修復工

数量計算書

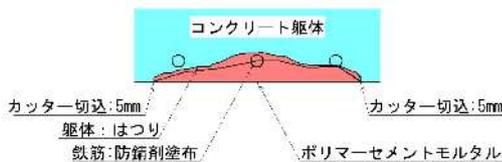
名栗川橋

略 図

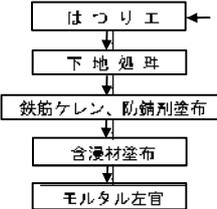
位置	No. 損傷形状	面積(m ²)	厚(m)	立積(m ³)	位置	No. 損傷形状	面積(m ²)	厚(m)	立積(m ³)	位置	No. 損傷形状	面積(m ²)	厚(m)	立積(m ³)
アーチリブ	① 0.4×0.4	0.160	0.04	0.0064	支柱	① 0.15×0.25	0.038	0.04	0.0015	下部工 A2, A4	① 0.15×0.15	0.023	0.04	0.0009
	② 0.35×1.0	0.350	0.04	0.0140		② 0.1×0.15	0.015	0.04	0.0006		② 0.25×0.1	0.025	0.04	0.0010
	③ 1.2×0.6	0.720	0.04	0.0288		③ 1.5×0.25	0.375	0.04	0.0150		③ 1.4×0.25	0.350	0.04	0.0140
	④ 0.9×0.75	0.675	0.04	0.0270		計	0.668	0.04	0.0265		④ 0.33×0.17	0.056	0.04	0.0022
	⑤ 2.0×0.04	0.080	0.04	0.0032		⑥ 0.45×0.04	0.018	0.04	0.0007		⑤ 0.35×0.35	0.123	0.04	0.0049
	⑥ 0.5×0.4	0.200	0.04	0.0080		⑦ 0.7×0.03	0.021	0.04	0.0008		⑥ 1×2.5	0.250	0.04	0.0100
	⑦ 1.00×0.6	0.600	0.04	0.0240		⑧ 0.3×0.05	0.015	0.04	0.0006		⑦ 0.33×0.45	0.149	0.04	0.0060
	⑧ 1.3×0.04	0.052	0.04	0.0021		⑨ 0.04×0.5	0.020	0.04	0.0008		⑧ 0.3×0.9	0.270	0.04	0.0108
	⑨ 1.4×0.1	0.140	0.04	0.0056		⑩ 0.05×0.05	0.003	0.04	0.0001		⑨ 0.4×0.4	0.160	0.04	0.0064
	⑩ 0.8×0.8	0.640	0.04	0.0256		⑪ 0.1×0.2	0.020	0.04	0.0008		⑩ 1.1×0.35	0.385	0.04	0.0154
	⑪ 0.9×0.1	0.090	0.04	0.0036		⑫ 0.8×0.1	0.064	0.04	0.0026		⑪ 1.35×0.4	0.540	0.04	0.0216
	⑫ 1.3×1.0	1.300	0.04	0.0520		⑬ 0.4×0.1	0.040	0.04	0.0016		⑫ 1.5×1.5	0.225	0.04	0.0108
	⑬ 0.15×0.7	0.105	0.04	0.0042	⑭ 0.45×0.06	0.027	0.04	0.0011	⑬ 1.1×0.3	0.330	0.04	0.0132		
	⑭ 1.0×0.1	0.100	0.04	0.0040	⑮ 0.05×0.06	0.003	0.04	0.0001	⑭ 0.8×0.9	0.720	0.04	0.0288		
	⑮ 0.8×0.35	0.280	0.04	0.0112	⑯ 0.35×0.05	0.018	0.04	0.0007	⑮ 1.0×0.15	0.150	0.04	0.0060		
	⑯ 1.0×0.35	0.350	0.04	0.0140	⑰ 1.25×0.07	0.088	0.04	0.0035	⑯ 0.6×0.15	0.090	0.04	0.0036		
	⑰ 1.1×0.25	0.275	0.04	0.0110	⑱ 0.75×0.05	0.038	0.04	0.0015	計	3.169	0.04	0.1268		
	計	6.090	0.04	0.2436	計	0.080	0.04	0.0032	⑰ 4.5×0.05	0.225	0.04	0.0090		
	支柱	① 0.5×0.05	0.025	0.04	0.0010	計	0.724	0.04	0.0290	⑱ 0.4×0.2	0.080	0.04	0.0032	
		② 0.65×0.15	0.098	0.04	0.0039	① 0.45×0.4	0.180	0.04	0.0072	⑲ 0.5×0.23	0.115	0.04	0.0046	
		③ 0.65×0.25	0.163	0.04	0.0065	② 0.2×0.15	0.030	0.04	0.0012	⑲ 0.25×0.25	0.063	0.04	0.0025	
	合計									合計		11.547		0.4619

位置	No. 損傷形状	面積(m ²)	厚(m)	立積(m ³)	位置	No. 損傷形状	面積(m ²)	厚(m)	立積(m ³)	位置	No. 損傷形状	面積(m ²)	厚(m)	立積(m ³)
アーチリブ	① 0.7×0.4	0.280	0.04	0.0112	橋台	① 1.3×0.25	0.325	0.04	0.0130	防錆剤	① 0.05×0.3	0.015	0.04	0.0006
	② 0.7×0.2	0.140	0.04	0.0056		② 0.25×0.5	0.125	0.04	0.0050		② 0.05×0.3	0.015	0.04	0.0006
	③ 0.5×0.2	0.100	0.04	0.0040		③ 0.35×0.15	0.053	0.04	0.0021		③ 0.15×0.15	0.023	0.04	0.0009
	④ 0.2×0.4	0.080	0.04	0.0032		④ 0.4×0.2	0.080	0.04	0.0032		④ 0.05×0.35	0.018	0.04	0.0007
	⑤ 0.25×0.3	0.075	0.04	0.0030		⑤ 1.2×0.35	0.420	0.04	0.0168		⑤ 0.3×0.1	0.030	0.04	0.0012
	⑥ 0.25×0.25	0.063	0.04	0.0025		⑥ 0.2×0.15	0.030	0.04	0.0012		⑥ 0.05×0.2	0.010	0.04	0.0004
	⑦ 0.4×0.2	0.080	0.04	0.0032		⑦ 0.15×0.15	0.023	0.04	0.0009		⑦ 0.3×0.15	0.045	0.04	0.0018
	⑧ 1.3×0.45	0.585	0.04	0.0234		⑧ 0.1×0.05	0.005	0.04	0.0002		⑧ 0.15×0.1	0.015	0.04	0.0006
	⑨ 1.7×0.25	0.425	0.04	0.0170		⑨ 0.05×0.3	0.015	0.04	0.0006		⑨ 0.05×0.15	0.008	0.04	0.0003
	⑩ 0.2×0.2	0.040	0.04	0.0016		⑩ 0.1×0.2	0.020	0.04	0.0008		⑩ 0.45×0.15	0.068	0.04	0.0027
	⑪ 0.35×0.05	0.018	0.04	0.0007		計	1.088	0.04	0.0435		⑪ 0.2×0.1	0.020	0.04	0.0008
	⑫ 0.3×0.45	0.135	0.04	0.0054		① 1.2×0.2	0.240	0.04	0.0096		⑫ 0.2×0.17	0.034	0.04	0.0014
	⑬ 0.7×0.3	0.210	0.04	0.0084	② 0.5×0.18	0.090	0.04	0.0036	⑬ 0.4×0.17	0.068	0.04	0.0027		
	⑭ 0.15×0.3	0.045	0.04	0.0018	③ 0.4×0.2	0.080	0.04	0.0032	⑭ 0.5×0.17	0.085	0.04	0.0034		
	⑮ 0.85×0.4	0.340	0.04	0.0136	④ 0.4×0.3	0.120	0.04	0.0048	⑮ 2×0.1	0.020	0.04	0.0008		
	⑯ 0.3×0.7	0.210	0.04	0.0084	⑤ 0.8×0.4	0.320	0.04	0.0128	⑯ 0.4×0.17	0.068	0.04	0.0027		
	⑰ 0.3×0.7	0.210	0.04	0.0084	⑥ 0.95×0.2	0.190	0.04	0.0076	⑰ 0.2×0.1	0.020	0.04	0.0008		
	⑱ 0.65×0.2	0.130	0.04	0.0052	⑦ 0.9×0.4	0.360	0.04	0.0144	⑱ 0.25×0.1	0.025	0.04	0.0010		
	⑲ 0.5×0.1	0.050	0.04	0.0020	⑧ 0.4×0.3	0.120	0.04	0.0048	⑲ 0.1×0.1	0.010	0.04	0.0004		
	⑳ 0.3×0.6	0.180	0.04	0.0072	⑨ 0.1×0.4	0.040	0.04	0.0016	⑳ 0.15×0.1	0.015	0.04	0.0006		
	計	4.718	0.04	0.1887	計	1.683	0.04	0.0673	計	1.140	0.04	0.0456		

1. 概略図



2. 施工フロー



3. 鉄筋処理

- ① 鉄筋の腐食が進行している場合は、鉄筋背面まで はつり、錆落とし後防錆剤塗布のこと。
- ② モルタルは鉄筋背面まで十分に赤てんすること。また、空隙の発生防止に留意のこと。
- ③ 鉄筋の腐食が軽微で背面まで至っていない場合は、鉄筋背面まで はつらずに施工とする。

- 1. 浮き及び欠損部ははつり落す。その際に周辺部はカッターで5mm程度切込むこと。
- 2. 施工範囲は可能な範囲で、矩形とする。

種別	算式			計
断面修復工(左官工, ポリマーセメントモルタル, 鉄筋ケレン・防錆処理 含む, 施工規模 0.1m3以上)				
欠損深さは、現地計測から平均40mmとする。	=			1.0 構造物
1構造物当り				
アーチリブ	①	0.400	× 0.400 × 0.040	= 0.006 m ³
	②	0.350	× 1.000 × 0.040	= 0.014 m ³
	③	1.200	× 0.600 × 0.040	= 0.029 m ³
	④	0.900	× 0.750 × 0.040	= 0.027 m ³

	⑤	2.000	×	0.040	×	0.040	=	0.003 m ³
	⑥	0.500	×	0.400	×	0.040	=	0.008 m ³
	⑦	1.000	×	0.600	×	0.040	=	0.024 m ³
	⑧	1.300	×	0.040	×	0.040	=	0.002 m ³
	⑨	1.400	×	0.100	×	0.040	=	0.006 m ³
	⑩	0.800	×	0.900	×	0.040	=	0.029 m ³
	⑪	0.900	×	0.100	×	0.040	=	0.004 m ³
	⑫	1.300	×	1.000	×	0.040	=	0.052 m ³
	⑬	0.150	×	0.100	×	0.040	=	0.001 m ³
	⑭	1.000	×	0.100	×	0.040	=	0.004 m ³
	⑮	0.750	×	0.350	×	0.040	=	0.011 m ³
	⑯	1.000	×	0.350	×	0.040	=	0.014 m ³
	⑰	1.100	×	0.250	×	0.040	=	0.011 m ³
支柱	①	0.500	×	0.050	×	0.040	=	0.001 m ³
	②	0.650	×	0.150	×	0.040	=	0.004 m ³
	③	0.950	×	0.250	×	0.040	=	0.010 m ³
	④	0.350	×	0.250	×	0.040	=	0.004 m ³
	⑤	0.100	×	0.150	×	0.040	=	0.001 m ³
	⑥	1.600	×	0.250	×	0.040	=	0.016 m ³
地覆	①	0.450	×	0.040	×	0.040	=	0.001 m ³
	②	0.700	×	0.030	×	0.040	=	0.001 m ³
	③	0.300	×	0.050	×	0.040	=	0.001 m ³
	④	0.040	×	0.500	×	0.040	=	0.001 m ³
	⑤	0.650	×	0.050	×	0.040	=	0.001 m ³
	⑥	1.000	×	0.200	×	0.040	=	0.008 m ³
	⑦	0.900	×	0.100	×	0.040	=	0.004 m ³
	⑧	0.400	×	0.100	×	0.040	=	0.002 m ³
	⑨	0.450	×	0.050	×	0.040	=	0.001 m ³
	⑩	0.850	×	0.050	×	0.040	=	0.002 m ³

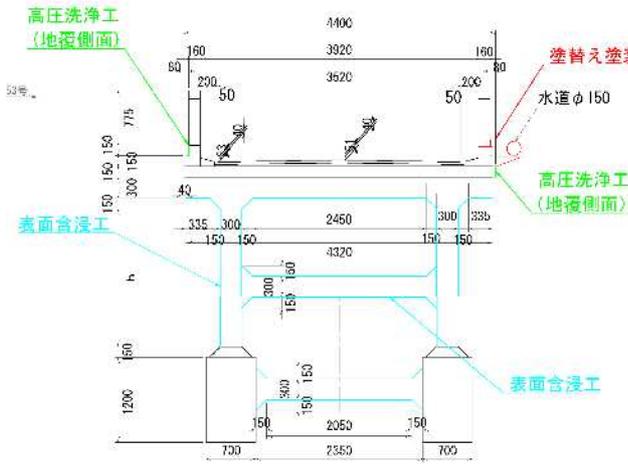
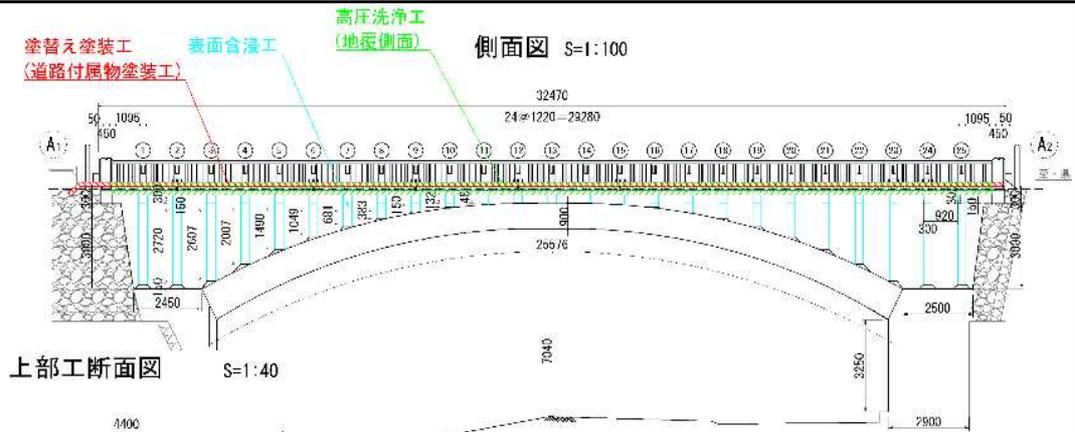
	⑪	0.350	×	0.050	×	0.040	=	0.001 m ³
	⑫	1.250	×	0.070	×	0.040	=	0.004 m ³
	⑬	0.750	×	0.050	×	0.040	=	0.002 m ³
	⑭	0.040	×	2.000	×	0.040	=	0.003 m ³
下部工 (A1, A3)	①	0.450	×	0.400	×	0.040	=	0.007 m ³
	②	0.300	×	0.150	×	0.040	=	0.002 m ³
	③	0.300	×	0.050	×	0.040	=	0.001 m ³
	④	1.000	×	0.070	×	0.040	=	0.003 m ³
	⑤	1.400	×	0.230	×	0.040	=	0.013 m ³
	⑥	0.330	×	0.170	×	0.040	=	0.002 m ³
	⑦	0.350	×	0.350	×	0.040	=	0.005 m ³
	⑧	0.100	×	2.300	×	0.040	=	0.009 m ³
	⑨	0.330	×	0.450	×	0.040	=	0.006 m ³
	⑩	0.300	×	0.900	×	0.040	=	0.011 m ³
	⑪	0.400	×	0.400	×	0.040	=	0.006 m ³
	⑫	0.100	×	0.350	×	0.040	=	0.001 m ³
	⑬	1.350	×	0.400	×	0.040	=	0.022 m ³
	⑭	0.150	×	1.800	×	0.040	=	0.011 m ³
	⑮	0.100	×	0.300	×	0.040	=	0.001 m ³
	⑯	0.600	×	0.900	×	0.040	=	0.022 m ³
	⑰	0.300	×	0.150	×	0.040	=	0.002 m ³
	⑱	0.600	×	0.150	×	0.040	=	0.004 m ³
下部工 (A2, A4)	①	4.300	×	0.050	×	0.040	=	0.009 m ³
	②	0.400	×	0.200	×	0.040	=	0.003 m ³
	③	0.900	×	0.230	×	0.040	=	0.008 m ³
	④	0.250	×	0.250	×	0.040	=	0.003 m ³
	⑤	0.150	×	0.150	×	0.040	=	0.001 m ³
	⑥	0.250	×	0.100	×	0.040	=	0.001 m ³
	⑦	0.100	×	0.150	×	0.040	=	0.001 m ³

	⑧	0.500	×	0.150	×	0.040	=	0.003 m ³
アーチリブ	①	0.700	×	0.400	×	0.040	=	0.011 m ³
	②	0.700	×	0.200	×	0.040	=	0.006 m ³
	③	0.500	×	0.200	×	0.040	=	0.004 m ³
	④	0.200	×	0.400	×	0.040	=	0.003 m ³
	⑤	0.250	×	0.300	×	0.040	=	0.003 m ³
	⑥	0.850	×	0.350	×	0.040	=	0.012 m ³
	⑦	0.400	×	0.200	×	0.040	=	0.003 m ³
	⑧	1.300	×	0.450	×	0.040	=	0.023 m ³
	⑨	1.700	×	0.250	×	0.040	=	0.017 m ³
	⑩	0.200	×	0.200	×	0.040	=	0.002 m ³
	⑪	0.350	×	0.050	×	0.040	=	0.001 m ³
	⑫	1.000	×	0.450	×	0.040	=	0.018 m ³
	⑬	0.700	×	0.300	×	0.040	=	0.008 m ³
	⑭	0.150	×	0.250	×	0.040	=	0.002 m ³
	⑮	0.850	×	0.400	×	0.040	=	0.014 m ³
	⑯	0.300	×	0.700	×	0.040	=	0.008 m ³
	⑰	0.300	×	0.700	×	0.040	=	0.008 m ³
	⑱	0.650	×	0.800	×	0.040	=	0.021 m ³
	⑲	0.300	×	0.700	×	0.040	=	0.008 m ³
	⑳	0.650	×	0.200	×	0.040	=	0.005 m ³
	㉑	1.000	×	0.100	×	0.040	=	0.004 m ³
	㉒	0.300	×	0.600	×	0.040	=	0.007 m ³
床版下面	①	0.650	×	0.150	×	0.050	=	0.005 m ³
	②	0.300	×	1.150	×	0.100	=	0.035 m ³
	③	0.350	×	0.150	×	0.040	=	0.002 m ³
	④	0.400	×	0.200	×	0.040	=	0.003 m ³
	⑤	1.200	×	0.350	×	0.040	=	0.017 m ³
	⑥	0.200	×	0.150	×	0.040	=	0.001 m ³

	⑦	0.150	×	0.150	×	0.040	=	0.001 m ³
	⑧	0.100	×	0.050	×	0.040	=	0.000 m ³
	⑨	0.050	×	0.300	×	0.040	=	0.001 m ³
	⑩	0.100	×	0.200	×	0.040	=	0.001 m ³
横桁	①	1.200	×	0.200	×	0.040	=	0.010 m ³
	②	0.500	×	0.180	×	0.150	=	0.014 m ³
	③	0.400	×	0.200	×	0.040	=	0.003 m ³
	④	0.400	×	0.300	×	0.040	=	0.005 m ³
	⑤	0.800	×	0.400	×	0.040	=	0.013 m ³
	⑥	0.950	×	0.200	×	0.040	=	0.008 m ³
	⑦	0.900	×	0.400	×	0.040	=	0.014 m ³
	⑧	0.400	×	0.300	×	0.040	=	0.005 m ³
	⑨	0.100	×	0.400	×	0.040	=	0.002 m ³
	⑩	0.400	×	0.200	×	0.040	=	0.003 m ³
	⑪	0.120	×	0.400	×	0.040	=	0.002 m ³
橋台	①	1.300	×	0.250	×	0.040	=	0.013 m ³
	②	4.250	×	2.500	×	0.040	=	0.425 m ³
	③	1.400	×	2.800	×	0.040	=	0.157 m ³
	④	2.400	×	2.400	×	0.040	=	0.230 m ³
防護柵	①	0.400	×	0.270	×	0.040	=	0.004 m ³
	②	0.500	×	0.100	×	0.040	=	0.002 m ³
	③	0.150	×	0.100	×	0.040	=	0.001 m ³
	④	0.100	×	0.250	×	0.040	=	0.001 m ³
	⑤	0.200	×	0.100	×	0.040	=	0.001 m ³
	⑥	0.200	×	0.170	×	0.040	=	0.001 m ³
	⑦	0.400	×	0.170	×	0.040	=	0.003 m ³
	⑧	0.500	×	0.170	×	0.040	=	0.003 m ³
	⑨	0.200	×	0.100	×	0.040	=	0.001 m ³
	⑩	0.400	×	0.170	×	0.040	=	0.003 m ³

	⑪	0.100	×	0.100	×	0.040	=	0.000 m ³
	⑫	0.500	×	0.160	×	0.040	=	0.003 m ³
	⑬	0.200	×	0.100	×	0.040	=	0.001 m ³
	⑭	0.250	×	0.160	×	0.040	=	0.002 m ³
	⑮	0.250	×	0.100	×	0.040	=	0.001 m ³
	⑯	0.150	×	0.150	×	0.040	=	0.001 m ³
	⑰	0.200	×	0.100	×	0.040	=	0.001 m ³
	⑱	0.150	×	0.350	×	0.040	=	0.002 m ³
	⑲	0.050	×	0.300	×	0.040	=	0.001 m ³
	⑳	0.050	×	0.300	×	0.040	=	0.001 m ³
	㉑	0.150	×	0.150	×	0.040	=	0.001 m ³
	㉒	0.050	×	0.250	×	0.040	=	0.001 m ³
	㉓	0.300	×	0.100	×	0.040	=	0.001 m ³
	㉔	0.050	×	0.200	×	0.040	=	0.000 m ³
	㉕	0.300	×	0.150	×	0.040	=	0.002 m ³
	㉖	0.150	×	0.100	×	0.040	=	0.001 m ³
	㉗	0.050	×	0.150	×	0.040	=	0.000 m ³
	㉘	0.450	×	0.150	×	0.040	=	0.003 m ³
	㉙	0.200	×	0.100	×	0.040	=	0.001 m ³
	⑳	0.700	×	0.100	×	0.040	=	0.003 m ³
	㉑	0.050	×	0.100	×	0.040	=	0.000 m ³
	㉒	0.250	×	0.100	×	0.040	=	0.001 m ³
	㉓	0.100	×	0.100	×	0.040	=	0.000 m ³
	㉔	0.150	×	0.100	×	0.040	=	0.001 m ³
その他	①	0.350	×	0.300	×	0.040	=	0.004 m ³
欠損体積計								1.668 m ³
略図より面積計		11.547	+	29.271			=	40.818 m ²
コンクリート断面修復材体積						修復深さ(5mmのカッター分)		
		1.668	+	(40.818	×	0.005)	= 1.873 m ³
コンクリート殻		1.873	-	1.668			=	0.204 m ³
		0.204	×	2.350			=	0.480 t

略 図



高圧洗浄工
対象箇所
地覆側面 (0.15×0.04×0.15×0.04)×31.47×2面
面積 (㎡)
35.88㎡

表面含浸工面積

※支柱下部のハンチはモルタルのため塗布しない。

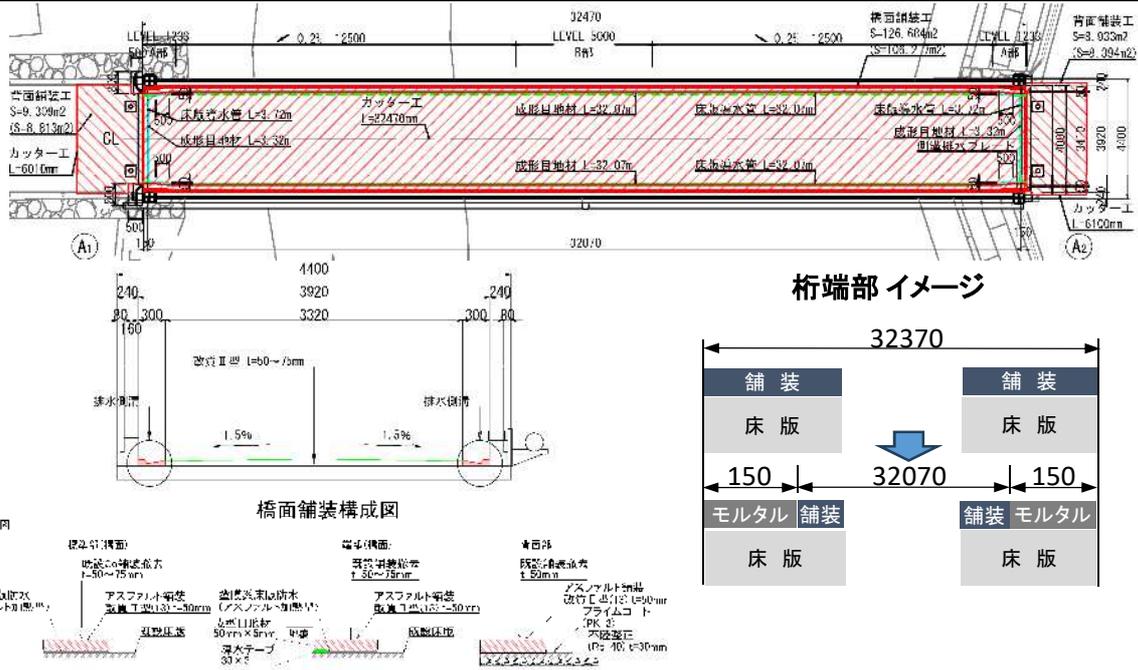
塗装箇所	支柱計算式	橋桁上段 3.700㎡	橋桁中段 3.059㎡	橋桁下段 2.939㎡	塗装面積 (㎡)	対象 支柱数	塗装面積 小計(㎡)
支柱①②④⑤	$0.3 \times 4 \times 2.72 \times 2$ 箇所+ハンチ部 $0.45 \times 0.15 \times 4$ 箇所+ $0.3 \times 0.212 \times 4$ 箇所=7.052㎡	○	○	○	13.820	4	55.279
支柱③③	$0.3 \times 4 \times 2.607 \times 2$ 箇所+ハンチ部 $0.45 \times 0.15 \times 4$ 箇所+ $0.3 \times 0.212 \times 4$ 箇所=6.781㎡	○	○	○	16.463	2	32.976
支柱④②	$0.3 \times 4 \times 2.007 \times 2$ 箇所+ハンチ部 $0.45 \times 0.15 \times 4$ 箇所+ $0.3 \times 0.212 \times 4$ 箇所=5.341㎡	○	○	○	15.043	2	30.096
支柱⑤②	$0.3 \times 4 \times 1.49 \times 2$ 箇所+ハンチ部 $0.45 \times 0.15 \times 4$ 箇所+ $0.3 \times 0.212 \times 4$ 箇所=4.100㎡	○	○	○	13.807	2	27.614
支柱⑥②	$0.3 \times 4 \times 1.010 \times 2$ 箇所+ハンチ部 $0.45 \times 0.15 \times 4$ 箇所+ $0.3 \times 0.212 \times 4$ 箇所=3.042㎡	○	○	○	9.689	2	19.379
支柱⑦②	$0.3 \times 4 \times 0.681 \times 2$ 箇所+ハンチ部 $0.45 \times 0.15 \times 4$ 箇所+ $0.3 \times 0.212 \times 4$ 箇所=2.163㎡	○	○	○	8.806	2	17.612
支柱⑧②	$0.3 \times 4 \times 0.383 \times 2$ 箇所+ハンチ部 $0.45 \times 0.15 \times 4$ 箇所+ $0.3 \times 0.212 \times 4$ 箇所=1.444㎡	○	○	○	8.091	2	16.162
支柱⑨②	$0.3 \times 4 \times 0.15 \times 2$ 箇所+ハンチ部 $0.45 \times 0.15 \times 4$ 箇所+ $0.3 \times 0.212 \times 4$ 箇所=0.884㎡	○	○	○	7.532	2	15.364
支柱⑩②	$0.3 \times 4 \times 0.132 \times 2$ 箇所+ハンチ部 $0.45 \times 0.15 \times 4$ 箇所+ $0.3 \times 0.212 \times 4$ 箇所=0.941㎡	○	○	○	7.489	2	14.977
支柱⑪②	$0.3 \times 4 \times 0.040 \times 2$ 箇所+ハンチ部 $0.45 \times 0.15 \times 4$ 箇所+ $0.3 \times 0.212 \times 4$ 箇所=0.640㎡	○	○	○	7.287	2	14.574
支柱⑫②⑬	-	○	○	○	6.647	3	19.942
						合計	263.696

種 別	算 式	計
支柱①②④⑤	$0.3 \times 4 \times 2.72 \times 2 + 0.45$	
	$\times 0.15 \times 4 + 0.3 \times 0.212 \times 4 =$	7.052 m ²
支柱③③	$0.3 \times 4 \times 2.61 \times 2 + 0.45$	
	$\times 0.15 \times 4 + 0.3 \times 0.212 \times 4 =$	6.781 m ²
支柱④②	$0.3 \times 4 \times 2.01 \times 2 + 0.45$	
	$\times 0.15 \times 4 + 0.3 \times 0.212 \times 4 =$	5.341 m ²

支柱⑤⑳	$0.3 \times 4 \times 1.49 \times 2 + 0.45$	
	$\times 0.15 \times 4 + 0.3 \times 0.212 \times 4 =$	4.100 m ²
支柱⑥㉑	$0.3 \times 4 \times 1.05 \times 2 + 0.45$	
	$\times 0.15 \times 4 + 0.3 \times 0.212 \times 4 =$	3.042 m ²
支柱⑦⑲	$0.3 \times 4 \times 0.68 \times 2 + 0.45$	
	$\times 0.15 \times 4 + 0.3 \times 0.212 \times 4 =$	2.159 m ²
支柱⑧⑱	$0.3 \times 4 \times 0.38 \times 2 + 0.45$	
	$\times 0.15 \times 4 + 0.3 \times 0.212 \times 4 =$	1.444 m ²
支柱⑨⑰	$0.3 \times 4 \times 0.15 \times 2 + 0.45$	
	$\times 0.15 \times 4 + 0.3 \times 0.212 \times 4 =$	0.884 m ²
支柱⑩⑯	$0.3 \times 4 \times 0.13 \times 2 + 0.45$	
	$\times 0.15 \times 4 + 0.3 \times 0.212 \times 4 =$	0.841 m ²
支柱⑪⑮	$0.3 \times 4 \times 0.05 \times 2 + 0.45$	
	$\times 0.15 \times 4 + 0.3 \times 0.212 \times 4 =$	0.640 m ²
横桁上段	$0.300 \times (4.320 \times 2.000 + (2.000 \times 0.335$	
	$+ 2.450) \times 1.000 + 0.300 \times 2.000) =$	3.708 m ²
横桁中段	$0.300 \times (2.450 \times 4.000 + 0.212 \times 4.000$	
	$- 0.600 \times 2.000) + (0.300 + 0.450) \div 2.000$	
	$\times 0.150 \times 4.000 =$	3.059 m ²
横桁下段	$0.300 \times (2.050 \times 4.000 + 0.212 \times 4.000)$	
	$+ (0.300 + 0.450) \div 2.000 \times 0.150 \times 4.000 =$	2.939 m ²
支柱①②④⑤	支柱 横桁上段 横桁中段 本数 $(7.052 + 3.708 + 3.059) \times 4 =$	55.279 m ²
支柱③③	支柱 横桁上段 横桁中段 横桁下段 本数 $(6.781 + 3.708 + 3.059 + 2.939) \times 2 =$	32.976 m ²
支柱④②	$(5.341 + 3.708 + 3.059 + 2.939) \times 2 =$	30.096 m ²
支柱⑤②	$(4.100 + 3.708 + 3.059 + 2.939) \times 2 =$	27.614 m ²

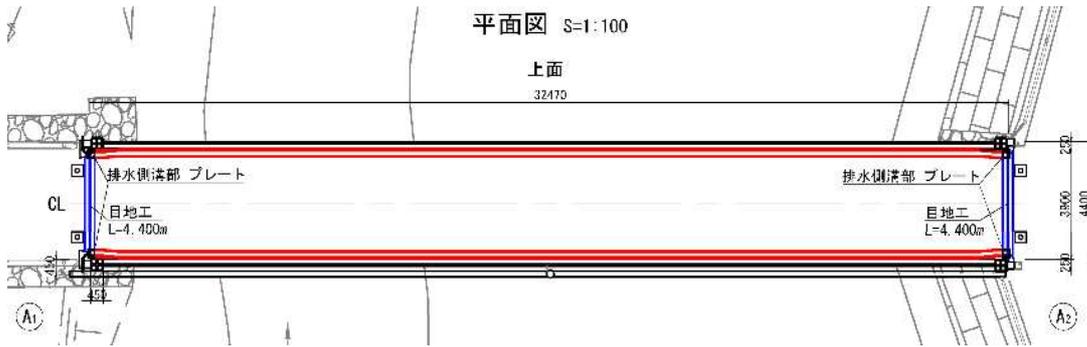
	支柱	横桁上段	横桁下段	本数		
支柱⑥⑩	(3.042	+ 3.708	+ 2.939)	×	2	= 19.379 m ²
支柱⑦⑭	(2.159	+ 3.708	+ 2.939)	×	2	= 17.612 m ²
支柱⑧⑬	(1.444	+ 3.708	+ 2.939)	×	2	= 16.182 m ²
支柱⑨⑰	(0.884	+ 3.708	+ 2.939)	×	2	= 15.064 m ²
支柱⑩⑱	(0.841	+ 3.708	+ 2.939)	×	2	= 14.977 m ²
支柱⑪⑮	(0.640	+ 3.708	+ 2.939)	×	2	= 14.574 m ²
	横桁上段	横桁下段	本数			
支柱⑫⑬⑭	(3.708	+ 2.939)	×	3	=	19.942 m ²
表面含浸工(シラン系, Sクリートガード, 100m ² 以上)					=	263.696 m ²
1m ² 当たり						
下地処理工	昼、100m ² 以上、固定足場、制約なし				=	1.000 m ²
含浸材塗布工	昼、100m ² 以上、固定足場、制約なし	1.000	×	1	=	1.000 m ²
表面含浸材	シラン系、0.220/m ²				=	0.220 0

略 図



種 別	算 式	計
舗装工	=	1 式
舗装版切断 (アスファルト舗装, 10cm以下)	6.010 + 32.470 + 6.100 =	44.580 m
	濁水処理量の算定 (舗装版切断厚 : 5cm) 0.130m ³ /100m	= 0.058 m ³
舗装撤去 (10cm以下)	9.309 + 126.684 + 8.933 =	144.926 m ²
	舗装厚 5~7.5 cm	
	(0.05 + 0.075) ÷ 2 × 144.926 =	9.058 m ³
		= 20.380 t
橋面防水工 塗膜系防水 材工	106.217	= 106.217 m ²
目地材 成型目地材 (50mm×5mm)	2 × (3.32 + 32.07) =	70.780 m
目地材 成型目地材 (100m ² あたり)		= 66.64 m
導水テープ (30×3)	2 × (3.72 + 32.07) =	71.580 m
導水テープ (100m ² あたり)		= 67.39 m
改質アスファルト密粒Ⅱ型(13) (橋面, t=50~75mm)		= 106.217 m ²
再生密粒度アスコン(13) (背面, t=50mm)	8.813 + 8.394 =	17.207 m ²
不陸整正		= 17.207 m ²
モルタル工	橋面厚 背面厚 箇所 (0.0625 + 0.050) × 0.300 × 3.320 × 2 =	0.224 m ³

略 図



上部工断面図(現況)

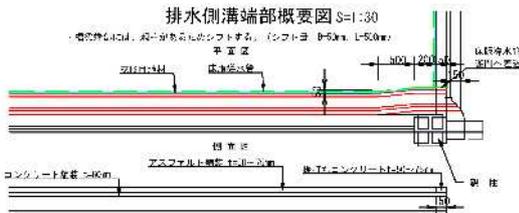
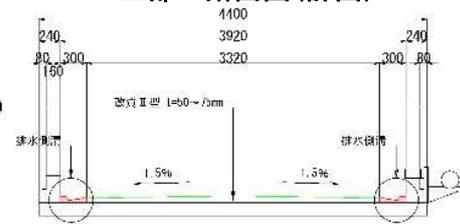
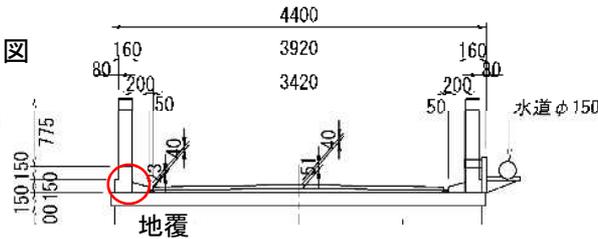
上部工断面図(計画)

地覆イメージ図

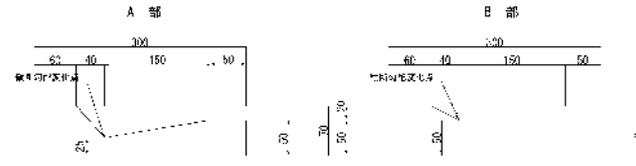
モルタル10mm



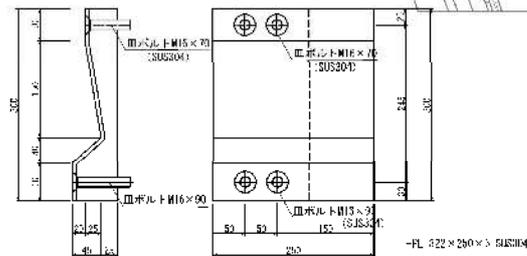
土砂100mm



排水側溝詳細図 S=1:30



排水側溝部プレート詳細図 S=1:100



種 別	算 式	計
橋面排水工		= 1 式
地覆(モルタル撤去)	0.200m×32.370m×2箇所	= 12.948 m ²
	モルタル厚を10mmとする	= 0.129 m ³
側溝清掃	32.370m×2箇所	= 64.740 m
	土砂厚を50~100mmとする	
土砂撤去	(0.05 + 0.10) × 0.20 ÷ 2.0 × 64.74	= 0.971 m ³

数量計算書 撤去工		数量計算書	名栗川橋
種 別	算 式		計
撤去工(Co殻、As殻、濁水)	=	1 式	
撤去工(コンクリート殻処分工(無筋))	=	1 式	
積込	=	0.334 m ³	
運搬(ダンプ 2t積)	=	0.334 m ³	
運搬距離	=	20.8 km	
処分(無筋)	=	0.480 t	
アスファルト殻撤去工(運搬、処分)	=	1 式	
運搬	=	9.058 m ³	
処分	=	20.380 t	
運搬距離	=	20.8 km	
濁水処理工(運搬、処分、5cm)	=	1 式	
処分(舗装面補修工参照)	=	0.058 m ³	
運搬台数(2t[m ³]:1台)	=	1 台	
運搬距離	=	23.5 km	