小田川6号橋

レベル1 工事区分	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	レベル6 積算要素	単位	当初数量		変更数量		摘要
							計算数量	積算数量	計算数量	積算数量	
道路維持						式	1	1			
	現場塗装工					式	1	1			
		橋梁塗装工				式	1	1			
			2種ケレン			㎡	94.7	95.0			
			下塗	有機ジンクリッチペイント		㎡	94.7	95.0			
				弱溶剤形変性エポキシ樹脂塗料(2層)		㎡	94.7	95.0			
			中塗	弱溶剤形ふっ素樹脂塗料		㎡	94.7	95.0			
			上塗	弱溶剤形ふっ素樹脂塗料		㎡	94.7	95.0			
			塗膜剥離剤塗布	塗膜除去　2回		㎡	189.4	189.0			
			塗膜の回収・積込み			㎡	189.4	189.0			
			廃材の運搬・処理	特別管理産業廃棄物	汚泥	t	0.13	0.13			
			収集運搬車	ユニック車		式	1	1			
			鋼製ドラム缶			缶	1	1			
	橋梁舗装工					式	1	1			
		路面切削工				式	1	1			
			路面切削	舗装厚6cm以下		㎡	110.6	111.0			
		床版防水工				式	1	1			
			床版防水	防水層	複合床版防水	㎡	70.6	71.0			アクリル樹脂系
				排水用導水管	φ18	m	30.8	31.0			
				導水テープ	t=3mm W=30mm	m	12.6	13.0			
				成形目地材	t=5mm W=30mm	m	43.3	43.0			
		舗装工				式	1	1			
			表層	⑤密粒度As混合物13F(改質Ⅱ型)		㎡	70.6	71.0			t=3cm
				⑤再生密粒度As13F		㎡	40.0	40.0			t=3～5cm
	橋梁付属物工					式	1	1			
		支承塗装塗替工				式	1	1			
			金属溶射	1500kN以下		基	4	4			
			沓座モルタル撤去			㎥	0.07	0.1			
			沓座モルタル打設	無収縮モルタル		㎥	0.07	0.1			
				型枠		㎡	0.6	0.6			

小田川6号橋

レベル1 工事区分	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	レベル6 積算要素	単位	当初数量		変更数量		摘要
							計算数量	積算数量	計算数量	積算数量	
	構造物補修工					式	1	1			
		断面修復工				式	1	1			
			断面修復工	左官工法	ケレン有り 0.1㎡未満	構造物	1	1			上部 0.016㎥+下部 0.020㎥
				目地材	ゴム系 t=10mm	㎥	0.20	0.20			
		ひび割れ補修工				式	1	1			
			ひび割れ補修工	低圧注入工法	25m未満	構造物	1	1			上部 0.5m+下部 1.0m
					注入材	kg	0.07	0.07			上部 0.01kg+下部 0.06kg
					シール材	kg	0.24	0.24			上部 0.09kg+下部 0.15kg
					注入器具	個	6	6			上部 2個+下部 4個
	表面処理工					式	1	1			
		表面含浸工				式	1	1			
			表面含浸材	高分子系		㎡	111.2	111.0			上部 75.3㎡+下部35.9㎡
	排水装置補修工					式	1	1			
		排水管取替工				式	1	1			
			排水管設置	鋼管	天板プレート一体型(SUS304)φ1	m	1.40	1.0			
		水切り材設置工									
			水切板取付	取付	4m以下	m	36.7	37			
					L-40×40×3(SS400)溶融亜鉛メッキ加工	m	36.7	37			
					打込み式アンカーボルトM10×70	本	74	74			
	伸縮装置工					式	1	1			
		伸縮装置取替工				式	1	1			
			伸縮装置	鋼製櫛型ジョイント	降雪地向け仕様20型	m	4.1	4			
					降雪地向け仕様30型	m	4.1	4			
				後打ちコンクリート	超速硬コンクリート	㎥	0.6	1			
				補強鉄筋	D16	kg	50	50			
				コンクリートアンカー	D16	本	112	112			
				注入目地材	シール材	l	0.8	1			
				接着剤	プライマー	g	500	500			
				バックアップ材		m	1.6	2			
				接着剤		g	100	100			

小田川6号橋

レベル1 工事区分	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	レベル6 積算要素	単位	当初数量		変更数量		摘要
							計算数量	積算数量	計算数量	積算数量	
	橋梁防護柵工					式	1	1			
		防護柵補修工				式	1	1			
			防護柵撤去	撤去延長	ガードレール	m	36.7	37.0			
					無収縮モルタル	m^3	0.03	0			
					現場発生品トラック2t積,17km	回	1	1			
			防護柵新設	新設延長	ガードレール Gr-C-2B-4	m	36.7	37.0			
	殻運搬処理工					式	1	1			
		殻運搬処理工				式	1	1			
			殻運搬	As切削材		m^3	5.1	5.0			
			殻処分	〃		t	12.1	12.0			
			殻運搬	無筋コンクリート		m^3	0.7	1.0			0.07m^3+0.02m^3+0.02m^3+0.6m^3
			殻処分	〃		t	1.8	2.0			0.17t + 0.05t + 0.05t + 1.5t
	仮設工					式	1	1			
		足場工				式	1	1			
			吊足場	タイプA1		m^2	86.5	87.0			
				タイプB（朝顔）		m^2	86.5	87.0			
				タイプB（板張防護工）		m^2	86.5	87.0			
				タイプB（シート張防護工）		m^2	86.5	87.0			
				タイプE（シート+板張防護）		m^2	70.0	70.0			
				湿式塗膜剥離剤工養生シート		m^2	86.5	87.0			
共通仮設											
	共通仮設費										
		安全費				式	1	1			
			安全衛生保護具			式	1	1			
				呼吸用保護具用フィルター		個	120	120			
				使い捨て化学防護服		着	120	120			
				防護手袋		組	120	120			

現 場 塗 装 工　数 量 集 計 表

種 別 ・ 細 別 ・ 規 格	算　　定　　式	単位	数 量	摘　要
橋梁塗装工				
素地調整				
2種ケレン		㎡	94.7	
下塗				
Rc-Ⅱ塗装系 有機ジンクリッチペイント		㎡	94.7	
弱溶剤形変性エポキシ樹脂塗料(2層)		㎡	94.7	
中塗				
Rc-Ⅱ塗装系 弱溶剤形ふっ素樹脂塗料		㎡	94.7	
上塗				
Rc-Ⅱ塗装系 弱溶剤形ふっ素樹脂塗料		㎡	94.7	
塗膜剥離				
塗膜剥離剤塗布 塗膜除去　2回		㎡	189.4	
塗膜の回収・積込み		㎡	94.7	
廃材の運搬・処理 鉛含有塗装片、養生シート		t	0.13	
安全衛生保護具				
呼吸用保護具用フィルター		個	120	
使い捨て化学防護服		着	120	
防護手袋		組	120	

現 場 塗 装 工　数 量 計 算 書

種　別	細　別		
橋梁塗装工	素地調整		
規 格 ・ 寸 法	算　定　式	数　量	単位
2種ケレン 対傾構・主桁・横構	(次頁塗装計算書より) A1＝ 94.67 ㎡　＝ 94.67		
	ΣA＝　＝ 94.67	94.7	㎡

種　別	細　別		
橋梁塗装工	下塗		
規 格 ・ 寸 法	算　定　式	数　量	単位
Rc-Ⅱ塗装系 有機ジンクリッチペイント	A＝ 93.85　＝ 93.85	94.7	㎡
弱溶剤形変性エポキシ樹脂塗料	A＝ 93.85　＝ 93.85	94.7	㎡
(2層)			

種　別	細　別		
橋梁塗装工	中塗		
規 格 ・ 寸 法	算　定　式	数　量	単位
Rc-Ⅱ塗装系 弱溶剤形ふっ素樹脂塗料	A＝ 94.70　＝ 94.70	94.7	㎡

種　別	細　別		
橋梁塗装工	上塗		
規 格 ・ 寸 法	算　定　式	数　量	単位
Rc-Ⅱ塗装系 弱溶剤形ふっ素樹脂塗料	A＝ 94.70　＝ 94.70	94.7	㎡

種　別	細　別		
規 格 ・ 寸 法	算　定　式	数　量	単位

現 場 塗 装 工　数 量 計 算 書

種　別	細　別
橋梁塗装工	塗膜剥離

規 格 ・ 寸 法	算　定　式	数　量	単位
塗膜剥離剤塗布 塗膜除去 2回	施工量:50m2/日 A＝　94.70　×　2　＝ 189.40	189.4	㎡
塗膜の回収・積込み	＝　94.70　＝ 94.70	94.7	㎡
廃材の運搬・処理	施工量:50m2/日　参考重量1.4kg/m2 W＝　94.70　×　1.4　÷　1000　＝ 0.13	0.13	t
施工日数	N＝ (94.7×2/50+94.7/50)×1.67　＝ 9.5	10	日

種　別	細　別
橋梁塗装工	安全衛生保護具

規 格 ・ 寸 法	算　定　式	数　量	単位
呼吸用保護具用フィルター	＝ 3人分×4個×10日　＝ 120.00	120	個
使い捨て化学防護服	＝ 3人分×4個×10日　＝ 120.00	120	着
防護手袋	＝ 3人分×4個×10日　＝ 120.00	120	組

塗装計算書　　（単位：mm, ㎡）

主構造　主桁　G1

員数	部材名	材種	断 面	長 さ	ﾈｯﾄ	全面積		塗装面積						備 考
1	UFLG	PL	300* 24	5800		3.48	A	1.74						
1	UFLG	PL	300* 24	12560		7.54	A	3.77						
1	LFLG	PL	300* 24	5800		3.48	A	3.48						
1	LFLG	PL	300* 24	12560		7.54	A	7.54						
1	WEB	PL	700* 13	5800		8.12	A	8.12						
1	WEB	PL	700* 13	12560		17.58	A	17.58						
4		PL	80* 10	652		0.40	A	0.40						
			主桁(G1)				A	42.63						

主構造　主桁　G2

員数	部材名	材種	断 面	長 さ	ﾈｯﾄ	全面積		塗装面積						備 考
1	UFLG	PL	300* 24	5800		3.48	A	1.74						
1	UFLG	PL	300* 24	12560		7.54	A	3.77						
1	LFLG	PL	300* 24	5800		3.48	A	3.48						
1	LFLG	PL	300* 24	12560		7.54	A	7.54						
1	WEB	PL	700* 13	5800		8.12	A	8.12						
1	WEB	PL	700* 13	12560		17.58	A	17.58						
4		PL	80* 10	652		0.40	A	0.40						
			主桁(G2)				A	42.63						
			主桁(G1～G2合計)				A	85.27						

主構造　横桁（端部）

員数	部材名	材種	断 面	長 さ	ﾈｯﾄ	全面積		塗装面積						備 考
2		CH	300 * 90* 9*13	2340		4.50	A	4.50						
4	GUSS	PL	280* 9	360		0.40	A	0.40						
			横桁(端部)				A	4.90						

主構造　横桁（中間）

員数	部材名	材種	断 面	長 さ	ﾈｯﾄ	全面積		塗装面積						備 考
2		CH	300 * 90* 9*13	2340		4.50	A	4.50						
			横桁(中間)				A	4.50						
			横桁(端部･中間合計)				A	9.40						
			主構造(一箇所当たり)				A	94.67						

舗　装　工　　数　量　集　計　表

種 別 ・ 細 別 ・ 規 格	算　　定　　式	単位	数　量	摘　要
路面切削工				
路面切削				
舗装厚6cm以下		㎡	110.6	
殻運搬処理				
As切削材		㎥	5.1	
処分重量		t	12.1	
床版防水工				
床版防水				
防水層 複合床版防水		㎡	70.6	
排水用導水管 φ18		m	30.8	
導水テープ t=3mm　W=30mm		m	12.6	
成形目地材 t=5mm　W=30mm		m	43.3	
舗装工				
表層				
⑤密粒度As混合物13F(改質Ⅱ型) t＝5㎝		㎡	70.6	
⑤再生密粒度As13F t＝3～5㎝		㎡	40.0	

舗　装　工　　数　量　計　算　書

種　　別	細　　別
路面切削工	路面切削

規　格　・　寸　法	算　　定　　式	数　量	単位
切削厚　t＝5㎝	A＝　4.00　×　17.660　＝　70.64	70.6	㎡
切削厚　t＝3～5㎝	A＝　4.00　×　5.000　×　2　＝　40.00	40.0	㎡
	合計	110.6	㎡

種　　別	細　　別
殻運搬処理工	殻運搬処理

規　格　・　寸　法	算　　定　　式	数　量	単位
As切削材	V＝　70.64　×　0.050　+　40.00　×　0.040　＝　5.13	5.1	㎥
処分重量	W＝　5.13　×　2.350　(t/㎥)　＝　12.06	12.1	t

種　　別	細　　別
床版防水工	床版防水

規　格　・　寸　法	算　　定　　式	数　量	単位
防水層 複合床版防水	A＝　4.000　×　17.660　＝　70.64	70.6	㎡
排水用導水管 φ18	L＝　15.400　×　2　＝　30.80	30.8	m
導水テープ t=3mm　W=30mm	L＝　6.300　×　2　＝　12.60	12.6	m
成形目地材 t=5mm　W=30mm	L＝　17.660　×　2　+　4.000　×　2　＝　43.32	43.3	m

種　　別	細　　別
舗装工	表層

規　格　・　寸　法	算　　定　　式	数　量	単位
⑤密粒度As混合物13F(改質Ⅱ型) t＝5㎝	車道部 A＝　4.000　×　17.660　＝　70.64	70.6	㎡
⑤再生密粒度As13F t＝3～5㎝	A＝　4.000　×　5.000　×　2　＝　40.00	40.0	㎡

橋 梁 付 属 物 工　数 量 集 計 表

種 別 ・ 細 別 ・ 規 格	算定式	単位	数　量	摘　要
支承塗装塗替工				
支承				
金属溶射	1500kN以下	基	4	
沓座モルタル撤去		m^3	0.07	
沓座モルタル打設 無収縮モルタル		m^3	0.07	
型枠		m^2	0.6	
殻運搬処理				
殻運搬		m^3	0.07	
殻処分		t	0.17	

橋 梁 付 属 物 工　数 量 計 算 書

種　　別	細　　別		
支承塗装塗替工	支　承		
規 格 ・ 寸 法	算　　定　　式	数　量	単位
金属溶射 塗装面積(1基当り)	A＝ 0.420 × 0.18 ＝ 0.08		
	A＝ 0.42 × 0.110 × 2 ＝ 0.09		
	A＝ 0.18 × 0.110 × 2 ＝ 0.04		
	ΣA＝ ＝ 0.21		
	A＝ 0.21 × 2 × 2	0.84	㎡
種　　別	細　　別		
沓座モルタル撤去工	沓座モルタル		
規 格 ・ 寸 法	算　　定　　式	数　量	単位
沓座モルタル撤去	A1橋台 V= (0.42 ＋ 0.72)× 0.10 × 0.50		
	× 0.56 × 2 ＝ 0.064	0.064	㎥
	A2橋台 V= (0.42 ＋ 0.48)× 0.02 × 0.50		
	× 0.32 × 2 ＝ 0.006	0.006	㎥
	Σ ＝	0.07	
殻運搬処理	W= 0.064 ＋ 0.006 × 2.35 ＝ 0.165	0.17	t
種　　別	細　　別		
沓座モルタル復旧工	支　承		
規 格 ・ 寸 法	算　　定　　式	数　量	単位
沓座モルタル打設 無収縮モルタル	A1橋台 V= 0.72 × 0.56 × 0.10 × 2		
	－ 0.07 × 0.10 × 2 ＝ 0.0666	0.067	㎥
	A2橋台 V= 0.62 × 0.38 × 0.02 × 2		
	－ 0.07 × 0.02 × 2 ＝ 0.0066	0.007	㎥
	Σ ＝	0.07	㎥
型枠	A= ((0.72 ＋ 0.56) × 2 × 0.10 × 2)＋		
	((0.62 ＋ 0.38) × 2 × 0.02 × 2)＝ 0.59	0.6	㎡

構造物補修工　数量集計表

種別・細別・規格	算定式	単位	数量	摘要
上部工補修工				
断面修復工				
ポリマーセメントモルタル		㎡	0.240	
コンクリートはつり		㎥	0.0156	
プライマー塗布		㎡	0.240	
ひびわれ注入工				
ひびわれ注入材 エポキシ樹脂系		m	0.5	
ひびわれ注入材 エポキシ樹脂系		kg	0.01	
シール材 W=30mm エポキシ樹脂系		kg	0.09	
注入器具		個	2	
ひび割れ充填工				
ひび割れ充填		m	5.90	
はつり工		㎥	0.0009	
充填工		㎥	0.0009	
殻運搬処理工				
殻運搬　無筋Co		㎥	0.02	
殻処分　無筋Co		t	0.05	

構 造 物 補 修 工　数 量 計 算 書

種　　別	細　　別
上部工補修工	断面修復工

規 格 ・ 寸 法	算　　定　　式	数　量	単位
断面修復工 左官工法			
コンクリートはつり	地覆側面 A1＝ 0.200 × 0.100 ＝ 0.020		
	地覆下面 A2＝ 0.200 × 0.100 ＝ 0.020		
	床版 A3＝ 0.200 × 0.100 ＝ 0.020		
	地覆下面 A4＝ 0.200 × 0.100 ＝ 0.020		
	地覆下面 A5＝ 0.100 × 0.100 ＝ 0.010		
	地覆下面 A6＝ 0.100 × 0.100 ＝ 0.010		
	地覆下面 A7＝ 0.200 × 0.100 ＝ 0.020		
	地覆下面 A8＝ 0.600 × 0.100 ＝ 0.120		
	ΣA ＝	0.240	㎡
ポリマーセメントモルタル			
	地覆側面 V1＝ 0.200 × 0.100 × 0.030 ＝ 0.00060		
	地覆下面 V2＝ 0.200 × 0.100 × 0.030 ＝ 0.00060		
	地覆下面 V3＝ 0.200 × 0.100 × 0.030 ＝ 0.00060		
	地覆下面 V4＝ 0.200 × 0.100 × 0.030 ＝ 0.00060		
	床版 V5＝ 0.100 × 0.100 × 0.030 ＝ 0.00030		
	床版 V6＝ 0.100 × 0.100 × 0.030 ＝ 0.00030		
	床版 V4＝ 0.200 × 0.100 × 0.030 ＝ 0.00060		
	地覆側面 V4＝ 0.600 × 0.200 × 0.100 ＝ 0.01200		
	ΣV ＝	0.0156	㎥
プライマー塗布	ΣA ＝	0.240	㎡

種　　別	細　　別
上部工補修工	ひびわれ注入工

規　格　・　寸　法	算　　定　　式	数　量	単位
ひびわれ注入材 エポキシ樹脂系			
	床版 V1＝ 0.0002 × 0.500 × 0.100 × 1/2 ＝ 0.000005		
	ΣV ＝	0.000005	m^3
	L= 0.500 ＝	0.50	m
	0.000005 × 1150 (kg/m^3) ＝	0.01	kg
シール材 W=30mm エポキシ樹脂系			
	0.030 × 0.50 × 0.003 ＝	0.00005	kg
	0.00005 × 1700 (kg/m^3) ＝	0.09	kg
注入器具	N= 0.5 0.25 ＝	2	個

種　　別	細　　別
上部工補修工	ひびわれ充填工

規　格　・　寸　法	算　　定　　式	数　量	単位
ひび割れ充填工	床版 L1＝ 0.200 ＝	1.500	
	床版 L2＝ 0.200 ＝	0.500	
	床版 L3＝ 0.200 ＝	1.100	
	合計 L4＝ 0.200 ＝	1.500	
	充填工 L5＝ 0.200 ＝	1.300	
	ΣL ＝	5.90	m
はつり工	5.900 × 0.010 ＝	0.06	m^2
充填工	0.060 × 0.015 ＝	0.0009	m^3
殻運搬処理			
殻運搬	無筋Co V= 0.0156 + 0.0009 ＝	0.02	m^3
殻処分	無筋Co W= 0.02 × 2.35 ＝	0.05	t

(2) 数量計算

1.断面修復工

1) 左官工法
ポリマーセメントモルタル

工法	箇所	寸法					数量
左官工法	地覆側面	(1) 0.200	× 0.100	× 0.010	=		0.0002 m3
	地覆下面	(2) 0.200	× 0.100	× 0.010	=		0.0002 m3
	地覆下面	(3) 0.200	× 0.100	× 0.010	=		0.0002 m3
	地覆下面	(4) 0.200	× 0.100	× 0.010	=		0.0002 m3
	床版	(5) 0.100	× 0.100	× 0.010	=		0.0001 m3
	床版	(6) 0.100	× 0.100	× 0.010	=		0.0001 m3
	床版	(7) 0.200	× 0.100	× 0.010	=		0.0002 m3
	地覆側面	(8) 0.600	× 0.200	× 0.100	=		0.0120 m3
					計	=	**0.0132 m3**

2) コンクリートはつり

工法	箇所	寸法				数量
左官工法	地覆側面	(1) 0.200	× 0.100		=	0.020 m2
	地覆下面	(2) 0.200	× 0.100		=	0.020 m2
	床版	(3) 0.200	× 0.100		=	0.020 m2
	地覆下面	(4) 0.200	× 0.100		=	0.020 m2
	地覆下面	(5) 0.100	× 0.100		=	0.010 m2
	地覆下面	(6) 0.100	× 0.100		=	0.010 m2
	地覆下面	(7) 0.200	× 0.100		=	0.020 m2
	地覆下面	(8) 0.600	× 0.200		=	0.120 m2
					計 =	**0.24 m2**

工法	箇所	幅	延長 (m)	深さ (m)		注入量 (m3)
注入工 ひびわれ	床版	(6) 0.20mm	0.50	0.100	1/2	0.000005 m3
	合計		0.50			0.00001 m3
				1150kg/m3		0.01 kg
シール材		幅 (m)	延長 (m)	厚さ (m)		使用量 (m3)
		0.030	0.50	0.003		0.00005 m3
				1700kg/m3		0.09 kg

工法	箇所	幅				数量
充填工 ひびわれ	床版	(1) 0.20mm			=	1.500 m
	床版	(2) 0.20mm			=	0.500 m
	床版	(3) 0.20mm			=	1.100 m
	床版	(4) 0.20mm			=	1.500 m
	床版	(5) 0.20mm			=	1.300 m
					合計 =	5.900 m
	はつり工	5.900	×	0.010		0.06 m2
	充填工	0.06	×	0.015		0.0009 m3

構 造 物 補 修 工　数 量 集 計 表

種別・細別・規格	算定式	単位	数　量	摘要
下部工補修工				
ひびわれ注入工				
ひびわれ注入材 エポキシ樹脂系		m	1.00	
ひびわれ注入材 エポキシ樹脂系		kg	0.06	
シール材 W=30mm エポキシ樹脂系		kg	0.15	
注入器具		個	4	
断面修復工				
左官工法	ポリマーセメントモルタル	m^3	0.02	
目地材	ゴム系 t=10mm	m^2	0.2	
殻運搬処理工				
殻運搬　無筋Co		m^3	0.02	
殻処分　無筋Co		t	0.05	

構 造 物 補 修 工　数 量 計 算 書

種　　別	細　　別
下部工補修工	ひびわれ注入工

規 格 ・ 寸 法	算　　定　　式	数　量	単位
ひびわれ注入材 エポキシ樹脂系			
	A1胸壁 V1＝ 0.0001 × 0.50 × 0.10 × 1/2 ＝	0.000025	m^3
	A1胸壁 V2＝ 0.0001 × 0.50 × 0.10 × 1/2 ＝	0.000025	m^3
	ΣV ＝	0.00005	m^3
	0.00005 × 1150 (kg/m^3) ＝	0.060	kg
	L= 0.50 ＋ 0.50 ＝	1.00	m
シール材 W=30mm エポキシ樹脂系	1.00 × 0.003 ＝	0.00009	m^3
	0.00009 × 1700 (kg/m^3) ＝	0.150	kg
注入器具	N= 1.0 ÷ 0.25 ＝	4	個

種　　別	細　　別
下部工補修工	断面修復工

規 格 ・ 寸 法	算　　定　　式	数　量	単位
断面修復工			
左官工法	A2橋台 V＝ 0.15 × 1.50 × 0.10 ＝	0.02	m^3
目地材	A2橋台 A＝ 1.50 × 0.10 ＝	0.2	m^2
殻運搬処理			
殻運搬	無筋Cp V＝ 0.02 ＝	0.02	m^3
殻処分	A2橋台 W＝ 0.02 × 2.35 ＝	0.05	t

(2) 数量計算

1.断面修復工

1) 左官工法

ポリマーセメントモルタル

工法	箇所		寸　法	数　量
	A2	翼壁	(3) 0.150 × 1.500 × 0.100 ＝	0.0225 m3
			合計 ＝	**0.0225 m3**

コンクリートはつり

工法	箇所		寸　法	数　量
	A2	翼壁	(3) 0.150 × 1.500 ＝	0.225 m2
			合計 ＝	**0.225 m2**

2)

工法	箇所		幅	延長 (m)	深さ (m)		注入量 (m3)
注入工ひびわれ	A1	胸壁	(1) 1.00mm	0.50	0.100	1/2	0.000025 m3
		胸壁	(2) 1.00mm	0.50	0.100	1/2	0.000025 m3
	合計			1.00			0.00005 m3
					1150kg/m3		0.06 kg
シール材			幅 (m)	延長 (m)	厚さ (m)		使用量 (m3)
			0.030	1.00	0.003		0.00009 m3
					1700kg/m3		0.15 kg

表 面 処 理 工　数 量 集 計 表

種別・細別・規格	算定式	単位	数量				摘要
			A1	A2	床 版	合 計	
下部工表面処理工							
表面含浸工							
表面含浸材 高分子系		㎡	19.0	16.9	－	35.9	
上部工表面処理工							
表面含浸工							
表面含浸材 高分子系		㎡	－	－	75.3	75.3	

表 面 処 理 工　数 量 計 算 書

種　別	細　別
下部工表面処理工	表面含浸工

規 格 ・ 寸 法	算　定　式	数 量	単位
表面含浸材 高分子系			
	A1橋台		
	A＝(0.55 ＋ 0.50)× 1/2 × 1.70		
	＋ 0.30 × 1.01 ＋(0.85 ＋ 1.11)× 1/2		
	× 1.70 ＋ 5.30 × 2.71		
	＋ 0.55 × 3.20 ＝ 18.98	19.0	㎡
	A2橋台		
	A＝(0.30 × 1.01 ＋(0.85 ＋ 1.04)× 1/2		
	× 1.53)× 2 ＋ 4.60 × 2.535		
	＋ 0.55 × 3.20 ＝ 16.92	16.9	㎡
	合計		
	ΣA＝ A1橋台 19.0 ＋ A2橋台 16.9 ＝ 35.9	35.9	㎡

種　別	細　別
上部工表面処理工	表面含浸工

規 格 ・ 寸 法	算　定　式	数 量	単位
表面含浸材 高分子系	床版		
	A= 18.36 × 4.70 － 18.36 × 0.30 × 2 ＝ 75.3	75.3	㎡

排 水 装 置　数 量 集 計 表

種 別 ・ 細 別 ・ 規 格	算　　定　　式	単位	数　量	摘　要
排水管取替工				
排水装置				
排水管設置 排水装置		m	1.4	
アンカーボルトM10×80		本	4	
水切り材設置工				
水切材設置				
水切り材設置 L-40×40×3(SS400)	溶融亜鉛メッキ加工	m	36.7	
打込み式アンカーボルト	M10×70	本	74.0	

排　水　装　置　　数　量　計　算　書

種　　別	細　　別
排水管取替工	排水装置

規　格　・　寸　法	算　　定　　式	数　量	単位
排水管取替工 排水装置			
排水管設置 天板プレート一体型(SUS304)	排水管 φ100 L＝ 1.35　＝ 1.35	1.4	m
アンカーボルトM10×80	L＝ 4　＝ 4	4	本
水切り材設置			
水切り材設置 L-40×40×(SS400)	溶融亜鉛メッキ加工 L＝ 18.36 × 2　＝ 36.72	36.7	m
打込み式アンカーボルト	M10×70 L＝ 18.36 ／ 0.5 × 2　＝ 73.44	74	本

伸 縮 装 置 工　数 量 集 計 表

種 別 ・ 細 別 ・ 規 格	算　　定　　式	単位	数 量	摘　要
伸縮装置取替工				
伸縮装置				
鋼製櫛型ジョイント 降雪地向け仕様20型		m	4.1	
降雪地向け仕様30型		m	4.1	
後打ちコンクリート 超速硬コンクリート		m^3	0.6	
補強鉄筋 D16		kg	50	
コンクリートアンカー D16		本	112	
注入目地材 シール材		l	0.8	
接着剤 プライマー		g	500	
バックアップ材		m	1.6	
接着剤		g	100	
殻運搬処理工				
殻運搬処理 無筋Co		m^3	0.6	
殻運搬処分 無筋Co		t	1.5	

橋 梁 付 属 物 工　数 量 計 算 書

種　　別	細　　別
伸縮装置取替工	伸縮装置

規 格 ・ 寸 法	算　　定　　式	数　量	単位
鋼製櫛型ジョイント 降雪地向け仕様20型	L＝ 4.060 ＝ 4.06	4.1	m
降雪地向け仕様30型	L＝ 4.060 ＝ 4.06	4.1	m
	ΣL＝	8.2	m
地覆立上り 降雪地向け仕様20型(特殊品)	N1＝ 2 ＝ 2		
降雪地向け仕様30型(特殊品)	N2＝ 2 ＝ 2		
	N=	4	個
後打ちコンクリート 超速硬コンクリート	V＝ 0.650 × 0.120 × 8.000 ＝ 0.62	0.6	m^3
補強鉄筋 D16	W＝ 16 － D16 × 2000 ＝ 49.9	50	kg
コンクリートアンカー D16	N＝ 112 ＝ 112	112	本
注入目地材 シール材	W1＝ 0.030 × 0.020 × 0.79 × 1000 ＝ 0.474	0.5	l
	W2＝ 0.020 × 0.020 × 0.79 × 1000 ＝ 0.316	0.3	l
接着剤 プライマー	W1＝ (0.020 × 2 ＋ 0.03)× 0.790 × 150		
	＝ 8.30		
	W2＝ (0.020 × 2 ＋ 0.02)× 0.790 × 150		
	＝ 7.11		
	ΣW=	15.4	g
	W= 500 g (最小ロット)	500	g
バックアップ材 60×50	L1＝ ＝ 0.8		
40×50	＝ 0.8		
	ΣL＝	1.6	m
接着剤	W= 100 g (最小ロット)	100	g
殻運搬処理 無筋Co	V＝ 0.650 × 0.120 × 8.000 ＝ 0.62	0.6	m^3
	W= 0.62 × 2.35 ＝ 1.46	1.5	t

橋 梁 防 護 柵 工　数 量 集 計 表

種 別 ・ 細 別 ・ 規 格	算　　定　　式	単位	数　量	摘　要
防護柵補修工				
防護柵撤去				
撤去延長 ガードレール Gr-C-2B-4		m	36.7	
防護柵新設				
新設延長 ガードレール Gr-C-2B-4		m	36.7	

橋 梁 防 護 柵 工　数 量 計 算 書

種　　別	細　　別
防護柵補修工	防護柵撤去

規 格 ・ 寸 法	算　　定　　式	数　量	単位
撤去延長 ガードレール Gr-C-2B-4	L＝ 18.360 × 2 ＝ 36.72	36.7	m

種　　別	細　　別
防護柵補修工	防護柵新設

規 格 ・ 寸 法	算　　定　　式	数　量	単位
新設延長 ガードレール Gr-C-2B-4	L＝ 18.360 × 2 ＝ 36.72	36.7	m

仮　設　工　数　量　集　計　表

種別・細別・規格	算　定　式	単位	数　量	摘　要
足場工				
吊足場 タイプA1		㎡	86.5	
タイプB(朝顔)		㎡	86.5	
タイプB(板張防護工)		㎡	86.5	
タイプB(シート張防護工)		㎡	86.5	
タイプE(シート+板張防護)		㎡	70.0	
湿式塗膜剥離剤工養生シート		㎡	86.5	

仮　設　工　数　量　計　算　書

種　　別	細　　別
足場工	吊足場

規　格　・　寸　法	算　　定　　式	数　量	単位
吊足場工			
タイプA1	A＝　4.700　×　18.410　＝ 86.5	86.5	㎡
タイプB(朝顔)	A＝　4.700　×　18.410　＝ 86.5	86.5	㎡
タイプB(板張防護工)	A＝　4.700　×　18.410　＝ 86.5	86.5	㎡
タイプB(シート張防護工)	A＝　4.700　×　18.410　＝ 86.5	86.5	㎡
タイプE(シート+板張防護)	A＝　1.900　×　18.410　×　2　＝ 70.0	70.0	㎡
湿式塗膜剥離剤工養生シート	A＝　4.700　×　18.410　＝ 86.5	86.5	㎡