小山田1号橋　数量計算書

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	計上数量	計算数量	計上数量	
橋梁保全工事						式		1			
	舗装工					式		1			
		路面切削工				式		1			
			路面切削	[平均切削深さt=5.6cm]		m2		73			
				CB430010	路面切削	m2	73.4	73.4			
					施工区分：全面6cm以下(4000㎡以下)						
					段差すりつけの撤去作業：無						
			殻運搬(路面切削)	As切削材		m3		4			
				CB430020	殻運搬(路面切削)	m3	4.1	4.1			
					DID無、18.5km以下						
			殻処分			m3	4.1	4			
				WB020052	処分費（As切削材）	t	9.7	9.7			
		橋面防水工				式		1			
			橋面防水	[塗膜系複合型]		m2		71			
				Z231200005	複合床版防水工	m2	70.6	70.6			
				WB812920	塗膜系防水	m2	70.6	70.6			
					成形目地材　t=5mm、B=30mm	m	43.3	43.3			
					排水用導水管 ステンレス製 φ12mm×L5m	m	43.4	43.4			
					スラブドレーン　床版厚190mm用	本	8	8			
					フレキシブルチューブ　樹脂フレキ	m	12.8	12.8			
				CB224430	コンクリート削孔（コンクリート穿孔機）	孔	8	8			φ100mm,削孔深50mm
				CB224420	コンクリート削孔（さく岩機）	孔	8	8			φ50mm,削孔深140mm
				CB227010	殻運搬	m3	0.005	0.005			
					Co殻(無筋)、機械積込、DID無						
					14.4km以下						
				WB020052	殻処分	t	0.01	0.01			
					Co殻(無筋)						
		アスファルト舗装工				式		1			
			表層（車道・路肩部）	[t=3cm、⑤密粒度ｱｽｺﾝ(13F)改質Ⅱ型]		m2		71			
				CB410260	表層(車道・路肩部)	m2	70.6	70.6			
					平均厚さ：t=3cm						
					平均幅員：W=3.0m超						
					材料：⑤密粒度ｱｽｺﾝ(13F)改質Ⅱ型						
					瀝青材料種類：無						
		舗装打換え工				式		1			
			舗装版切断	[アスファルト舗装版、切断深さt=7cm]		m		8			
				CB430510	舗装版切断	m	8.0	8.0			
					舗装版種別：アスファルト舗装						
					15cm以下						
			舗装版破砕	[アスファルト舗装版厚 t=7cm]		m2		26			
				CB430310	舗装版破砕	m2	26.4	26.4			
					アスファルト舗装版、障害無、対策不要						
					15cm以下、積込有						

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	計上数量	計算数量	計上数量	
			殻運搬	舗装版破砕		m3		2			
				CB227010	殻運搬	m3	1.8	1.8			
					舗装版破砕、機械(対策不要、15cm以下)						
					DID無、22.0km以下						
			殻処分	WB020052		m3	1.8	2			
					処分費(As殻)	t	4.3	4.3			
			表層	[t=5cm、⑤再生密粒度ｱｽｺﾝ(13F)]		m2		24			
				CB410260	表層(車道・路肩部)	m2	24.0	24.0			
					平均厚さ:t=5cm						
					平均幅員:W=3.0m超						
					材料:⑤再生密粒度ｱｽｺﾝ(13F)						
					瀝青材料種類:プライムコート						
	橋梁付属物工					式		1			
		伸縮継手工				式		1			
			橋梁用伸縮継手装置工			m		8.2			
				WB811610	橋梁用伸縮継手装置工	m	4.1	4.1			A1
					補修、普通型、1車線相当、夜間無						
					伸縮量20mm、誘導版付						
				WB811610	橋梁用伸縮継手装置工	m	4.1	4.1			A2
					補修、普通型、1車線相当、夜間無						
					伸縮量30mm、誘導版付						
			遮水エッジ			箇所		4			
					遮水エッジ設置[20用]	箇所	2	2			A1
					遮水エッジ設置[30用]	箇所	2	2			A2
			シール材			ℓ		0.7			
					シール材　シリコーン系　プライマー含む	ℓ	0.68	0.68			
			バックアップ材			ℓ		1.0			
					バックアップ材　ポリエチレンフォーム	ℓ	1.02	1.02			
			コンクリートはつり			m2	2.76	3			
				CB224250	コンクリートはつり	m2	2.76	2.8			
					平均はつり厚:t=5cm						
			殻運搬	コンクリート(無筋)構造物とりこわし		m3		0.14			
				CB227010	殻運搬	m3	0.14	0.14			
					ｺﾝｸﾘｰﾄはつり,機械積込						
					DID区間の有無:無						
					運搬距離(DID区間:無):14.4km以下						
			殻処分	コンクリート殻(無筋)		m3	0.14	0.14			
				WB020052	殻処分	t	0.33	0.33			
					Co殻(無筋)						

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	計上数量	計算数量	計上数量	
		排水施設工				式		1			
			排水管			m		5			
				CB473320	排水管設置	m	5.2	5.2			
					足場有						
			排水管(材料費)			m	5.2	5			
					ステンレス排水管(天板プレートー体型)	基	4	4			
					取付金具	組	4	4			
			硬質塩化ビニル管切断工			口		3			
				DW825040	硬質塩化ビニル管撤去工(切断のみ)	口	3	3			
					φ75						
			水切板取付			m		37			
				CB422260	水切板取付	m	36.7	36.7			
					設置高4m以下						
			水切板(材料費)	[等辺山形鋼、溶融亜鉛メッキ加工、L-40×40×3]		m		37			
					等辺山形鋼(小形) SS400 3×40×40	t	0.067	0.067			
					溶融亜鉛めっき費 無加工品 HDZT63	t	0.067	0.067			
					コンクリートアンカー スリープ式 M10	本	74	74			
		橋梁用防護柵工				式		1			
			橋梁用防護柵(材料費)	[ガードレール,C種H=1030mm]		式		1			
					ベースプレート支柱 H=1055mm φ114.3×t4.5×946.8	本	22	22			
					直ビーム t2.3×350×4330	枚	8	8			
					1mビーム t2.3×350×1330	枚	4	4			
					袖ビーム t2.3×382×660	枚	4	4			
					笠木 4m用	枚	8	8			
					1m笠木 t2.3×150×50×1000	本	4	4			
					袖笠木 t2.3×150×50×150	本	4	4			
					ブラケット 6×120×31×300	本	22	22			
					ボルト・ナット ブラケット取付用 M20×14	本	22	22			
					ボルト・ナット ビーム取付用 M16×35	本	144	144			
					ケミカルアンカーボルト M22×230	本	88	88			
			橋梁用高欄			m		38			
				CB422740	橋梁用高欄	m	38.0	38.0			
					設置方法:組立式						
	橋梁支承工					式		1			
		支承補修工				式		1			
			コンクリートはつり			m2		0.9			
				CB224250	コンクリートはつり	m2	0.39	0.39			A1
					平均はつり厚:t=4cm						
				CB224250	コンクリートはつり	m2	0.39	0.39			A2
					平均はつり厚:t=2cm						
				CB224250	コンクリートはつり	m2	0.16	0.16			A2沓座モルタル
					平均はつり厚:t=4cm						

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	計上数量	計算数量	計上数量	
			殻運搬	コンクリート(無筋)構造物とりこわし		m3		0.03			
				CB227010	殻運搬	m3	0.03	0.03			
					ｺﾝｸﾘｰﾄはつり,機械積込						
					DID区間の有無:無						
					運搬距離(DID区間:無):14.4km以下						
			殻処分	コンクリート殻(無筋)		m3	0.03	0.03			
				WB020052	殻処分	t	0.07	0.07			
					Co殻(無筋)						
			支承金属溶射			基		4			
				WB826010	支承金属溶射工	基	4	4			A1+A2
					夜間無、時間制約無、						
					ブラスト法(潤滑性防錆材注入あり)						
					線支承、1500kN以下、仕上げ塗装有、1層						
			沓座ﾓﾙﾀﾙ打替え			m3		0.05			
				CB240060	モルタル練　労務費のみ	m3	0.046	0.046			
					無収縮モルタル　無収縮剤	m3	0.046	0.046			
				CB240210	型枠　一般型枠、小型構造物	m2	0.18	0.18			
				CB434220	アンカー筋挿入	本	16	16			
					接着系アンカー	本	16	16			
				CB434230	鉄筋　SD345　D13	t	0.008	0.008			
				CB224410	コンクリート削孔(電動ハンマドリル)	孔	16	16			
					30mm以上200mm未満						
	橋梁補修工					式		1			
		ひび割れ補修工				式		1			
			充てん工法	20m以下、可撓性エポキシ樹脂		構造物		1			
				WB229010	ひび割れ補修工(充てん工法)	構造物	1	1			
					20m以下、充てん材設計量1.2kg						
			低圧注入工法	25m以下		構造物		1			
				WB229110	ひび割れ補修工(低圧注入工法)	構造物	1	1			
					注入材使用量0.4kg、シール材設計量0.02kg						
					圧入器具使用量1個						
		表面含浸工				式		1			
			コンクリート表面保護			m2		124			
				WB20220	下地処理	m2	124.2	124.2			
				DZ820010	含浸材塗布	m2	124.2	124.2			
					高分子系						
		断面修復工				式		1			
			ｺﾝｸﾘｰﾄはつり	コンクリート(無筋)構造物とりこわし		m2		7.7			
				CB224250	コンクリートはつり	m2	1.13	1.13			t＝2cm　上部工
					平均はつり厚:t=2cm						
				CB224250	コンクリートはつり	m2	1.44	1.44			t＝3cm　上部工
					平均はつり厚:t=3cm						
				CB224250	コンクリートはつり	m2	0.49	0.49			t＝3cm　下部工
					平均はつり厚:t=3cm						
				CB224250	コンクリートはつり	m2	4.63	4.63			t＝5cm　上部工
					平均はつり厚:t=5cm						

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	計上数量	計算数量	計上数量	
			構造物とりこわし	コンクリート（無筋）構造物とりこわし		m2		0.06			
				WB824010	構造物とりこわし	m3	0.05	0.05			t＝10cm　下部工
					無筋構造物、人力施工						
				WB824010	構造物とりこわし	m3	0.01	0.01			t＝20cm　下部工
					無筋構造物、人力施工						
			殻運搬	コンクリート（無筋）構造物とりこわし		m3		0.4			
				CB227010	殻運搬	m3	0.37	0.37			
					ｺﾝｸﾘｰﾄはつり,機械積込						
					DID区間の有無：無						
					運搬距離(DID区間：無)：14.4km以下						
			殻処分	コンクリート殻(無筋)		m3	0.37	0.37			
				WB020052	殻処分	t	0.87	0.87			
					Co殻(無筋)						
			左官工法	繊維入ﾎﾟﾘﾏｰｾﾒﾝﾄﾓﾙﾀﾙ、防錆処理無		構造物		1			
				WB229210	断面修復工（左官工法）	構造物	1	1			0.136m3
			左官工法	繊維入ﾎﾟﾘﾏｰｾﾒﾝﾄﾓﾙﾀﾙ、防錆処理有		構造物		1			
				WB229210	断面修復工（左官工法）	構造物	1	1			0.232m3
			コンクリート			m3		0.06			
				CB240010	コンクリート	m3	0.06	0.06			
					小型、人力、土木(2)高炉18-8-40						
					特殊(練炭)、小型運搬無						
				CB240210	型枠	m2	0.52	0.52			
			目地板			m2		0.4			
				CB224710	目地板　30m2未満、ゴム発泡体t=10	m2	0.4	0.4			
					一般型枠、小型構造物						
		嵩上げ工				式		1			
			コンクリート			m3		0.06			
				CB240010	コンクリート	m3	0.06	0.06			
					小型、人力、土木(12)高炉24-8-25						
					特殊(練炭)、小型運搬無						
				CB240210	型枠	m2	0.64	0.64			
	現場塗装工					式		1			
		橋梁塗装工				式		1			
			清掃・水洗い			m2		93			
				WB821550	塗替塗装	m2	93.2	93.2			
					清掃・水洗い						
			剥離剤塗布・塗膜除去	水系塗膜剥離剤		m2		93			
				WB820810	塗膜剥離剤塗布・塗膜除去	m2	93.2	93.2			(1回目)
					塗膜剥離剤1m2当り設計量0.5kg/m2						
				WB820810	塗膜剥離剤塗布・塗膜除去	m2	93.2	93.2			(2回目)
					塗膜剥離剤1m2当り設計量0.5kg/m2	m2					
				WB820820	廃材の回収・積込	m2	93.2	93.2			(1回目)
				WB820820	廃材の回収・積込	m2	93.2	93.2			(2回目)
			素地調整			m2		93			
				WB821550	塗替塗装：2種ケレン	m2	93.2	93.2			

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	計上数量	計算数量	計上数量	
			下塗			m2		93			
				WB821550	塗替塗装:有機ｼﾞﾝｸﾘｯﾁﾍﾟｲﾝﾄ	m2	93.2	93.2			1層
			下塗			m2		93			
				WB821550	塗替塗装:弱溶剤形変性ｴﾎﾟｷｼ樹脂塗料下塗	m2	93.2	93.2			2層
			中塗			m2		93			
				WB821550	塗替塗装:弱溶剤形ふっ素樹脂塗料用中塗	m2	93.2	93.2			
			上塗			m2		93			
				WB821550	塗替塗装:弱溶剤形ふっ素樹脂塗料上塗	m2	93.2	93.2			
			廃材処理工			式		1			
					処分費(特管汚泥) 鉛含有廃塗膜片・剥離剤等他	kg	130	130			
					特管汚泥収集運搬 五所川原～八戸	台	1	1			
					ドラム缶 オープンドラム缶	缶	1	1			
	構造物撤去工					式		1			
		防護柵撤去工				式		1			
			防護柵撤去			m		37			
				CB224910	高欄撤去	m	36.7	36.7			
		運搬処理工				式		1			
			現場発生品運搬	橋梁用ガードレール		t		0.7			
				CB010410	現場発生品および支給品運搬	t	0.69	0.69			
					17.0km以下						
	仮設工					式		1			
		足場工				式		1			
			吊足場			m2		80			
				WB431360	足場工 桁高1.5m以上、2月	m2	81.3	81.3			
				WB431370	朝顔 両側朝顔、2月	m2	81.3	81.3			
				WB431380	防護工 両側朝顔、板張防護、2月	m2	81.3	81.3			
				WB431380	防護工 両側朝顔、シート防護、2月	m2	81.3	81.3			
					剥離剤養生工 剥離剤用シート工	m2	81.3	81.3			
共通仮設						式		1			
	共通仮設費					式		1			
		安全費				式		1			
			鉛等呼吸用防護具等費用			式		1			
					防護フィルタ	個	124	124			
					防護服	着	124	124			
					防護手袋(12双/袋)	袋	11	11			

種　類	形　式　及　び　算　式		数　量
舗装工(橋面)			
路面切削工	車道部アスファルト舗装 t=56mm(平均高) A ＝ 4.000×18.360-(1/4×3.14×0.089^2)×4	＝	73.42 m2
As殻運搬処分	A ＝ 4.000×18.360-(1/4×3.14×0.089^2)×4	＝	73.42 m2
	V ＝ 73.42×0.056	＝	4.112 m3
	W ＝ 4.112×2.350	＝	9.66 t
橋面防水工	塗膜系複合型 A ＝ 70.64	＝	70.64 m2
スパイラルパイプ	車道用φ12 L ＝ 3.9+1.2+3.8+7.8+3.8+1.2+3.9+1.2+3.8+7.8+3.8+1.2	＝	43.40 m
スラブドレーン	床版厚190mm用 N ＝ 8.0	＝	8.0 本
フレキシブルチューブ	樹脂製 L ＝ 1.60×8	＝	12.80 m
固定用金具	N ＝ 8.0	＝	8.0 個
成型目地材	t=5mm,B=30mm L ＝ 4.0×2+17.66×2	＝	43.32 m
削孔工	コアボーリング φ100 L=50mm N ＝ 8.0	＝	8.0 孔
	コアボーリング φ50 L=140mm N ＝ 8.0	＝	8.0 孔

種　類	形　式　及　び　算　式		数　量
Co殻運搬処分			
	V1 ＝ 1/4×π×0.10×0.10×0.05×8	＝	0.003 m3
	V2 ＝ 1/4×π×0.05×0.05×0.14×8	＝	0.002 m3
		Σ ＝	0.005 m3
	W ＝ 0.005×2.35	＝	0.01 t
As舗装打替え			
橋面	表層 ⑤密粒度As(13F)改質Ⅱ型 t=3cm （車道） A ＝ 70.64	＝	70.64 m2
舗装工(市道)			
舗装版切断工			
	車道部アスファルト舗装 t=70mm(平均高) L ＝ 4.000×2	＝	8.00 m
舗装版破砕工			
	車道部アスファルト舗装 t=70mm(平均高) A ＝ 3.300×4.000×2	＝	26.40 m2
As殻運搬処分			
	A ＝ 3.300×4.000×2	＝	26.40 m2
	V ＝ 26.40×0.070	＝	1.848 m3
	W ＝ 1.848×2.350	＝	4.34 t
As舗装打替え			
市道車道	表層 ⑤再生密粒度As(13F) t=5cm （車道） A ＝ 12.00+12.00	＝	24.00 m2

種　類	形　式　及　び　算　式		数　量
伸縮継手工			
橋梁用伸縮継手装置工			
	橋梁用伸縮継手装置工 20mm用,耐グレーダー		
A1	L ＝ 4.10	＝	4.10 m
	橋梁用伸縮継手装置工 30mm用,耐グレーダー		
A2	L ＝ 4.10	＝	4.10 m
遮水エッジ			
	20mm用		
A1	N ＝ 2	＝	2 箇所
	30mm用		
A2	N ＝ 2	＝	2 箇所
シール材			
	シリコン系(84cm×2cm×2cm)N=1ヶ所当り		
A1,A2	V ＝ 84.0×2.0×2.0／1000×1×2	＝	0.68 ﾘｯﾀｰ
	比重：1.26		
	W ＝ 0.68×1.26	＝	0.86 kg
ﾊﾞｯｸｱｯﾌﾟ材			
A1～A2	L ＝ (350-74-20)×2(両側)×2(起終)		
	＝ 1024mm		
	V ＝ 0.001024m3		
	1.024L	＝	1.02 L
ｺﾝｸﾘｰﾄはつり			
	(胸壁部はつりt=5cm)		
A1,A2	A ＝ 0.300×4.600×2	＝	2.76 m2
殻運搬処理			
	Co殻(無筋)		
	V ＝ 2.760×0.050	＝	0.14 m3
A1,A2	W ＝ 0.14×2.350	＝	0.33 t

種　類	形　式　及　び　算　式		数　量
排水管補修工			
排水管	高密度ステンレス排水管(天板プレート一体) φ100mm,t=1.2mm,SUS		
	L ＝ 1.300×4.0	＝	5.2 m
既設排水管切断	VPφ75(W=2.202kg/m)		
	N ＝ 3	＝	3.0 箇所
	L ＝ 0.050+0.050+0.500	＝	0.6 m
	W ＝ 0.6×2.202/1000	＝	0.001 t
水切板取付	等辺山形鋼・溶融亜鉛メッキ加工、L-40×40×3		
	L ＝ 18.360×2	＝	36.72 m
アンカーボルト	打込式ｱﾝｶｰﾎﾞﾙﾄ、M10×70、@500mm		
	N ＝ 18.36/0.5×2	＝	74.0 本

種　類	形　式　及　び　算　式		数　量
防護柵工			
橋梁用防護柵	ガードレール(プレート式),C種,H=1030mm L ＝ 19.000×2	＝	38.0 m
ｺﾝｸﾘｰﾄ削孔	φ26×180 N ＝ 4×11×2	＝	88 箇所
アンカー工	接着系コンクリートアンカー　ｹﾐｶﾙｱﾝｶｰR-22SN相当品 N ＝ 4×11×2	＝	88 本
	全ねじボルト　　M22×230 N ＝ 4×11×2	＝	88 本
	ナット・ワッシャー　M22 N ＝ 4×11×2	＝	88 組
ｺﾝｸﾘｰﾄはつり	はつり厚t=3cm(既設防護柵基部) A ＝ 0.03×20	＝	0.60 m2 上部工断面修復に計上
Co殻運搬処分	V ＝ 0.60×0.03	＝	0.02 m3
	W ＝ 0.02×2.350	＝	0.05 t 上部工断面修復に計上
断面補修工	断面補修工（左官用、修復厚t=3cm) ポリマーセメントモルタル 繊維入り V ＝ (0.03×0.03＋π×0.1143^2／4×0.250)×10×2	＝	0.069 m3 上部工断面修復に計上

種　類	形　式　及　び　算　式		数　量
橋梁支承工			
支承金属溶射			
	若返り工法相当　　1500kN以下		
A1,A2	N ＝ 2.0+2.0	＝	4.0 基
ｺﾝｸﾘｰﾄはつり			
	はつり厚t=4cm		
A1	V1 ＝ (0.66×0.410-0.076)×2	＝	0.389 m2
	はつり厚t=2cm		
A2	V2 ＝ (0.66×0.410-0.076)×2	＝	0.389 m2
		ΣV ＝	0.778 m2
沓座ﾓﾙﾀﾙはつり			
	はつり厚t=4cm		
A2	V ＝ (0.560×0.280-0.076)×2	＝	0.162 m2
殻運搬処分			
	Co殻		
	V ＝ 0.024+0.006	＝	0.030 m3
	W ＝ 0.030×2.350	＝	0.07 t
現場発生品運搬			
	汚泥（ブラスト廃材）		
	W ＝ 0.060×4	＝	0.24 t
沓座ﾓﾙﾀﾙ打替え			
	樹脂系ﾌﾟﾚﾊﾟｯｸﾄﾞｺﾝｸﾘｰﾄ t=6cm		
A1	V1 ＝ (0.66×0.410－0.076)×0.06×2	＝	0.023 m3
A2	V2 ＝ (0.66×0.410－0.076)×0.06×2	＝	0.023 m3
		ΣV ＝	0.046 m3
沓座ﾓﾙﾀﾙ型枠			
	小型構造物		
A1	A1 ＝ (0.410+0.660+0.410)×0.020×2	＝	0.06 m2
A2	A2 ＝ (0.410+0.660+0.410)×0.040×2	＝	0.12 m2
		ΣA ＝	0.18 m2

種　類	形　式　及　び　算　式		数　量
補強鉄筋			
	SD345, D13		
A1 ①②	W1 ＝ 1+2	＝	3.0 kg
A2 ①②	W2 ＝ 1+2	＝	3.0 kg
		ΣW ＝	6.0 kg
差し筋			
	SD345, D13		
A1 ③	W1 ＝ 1.0	＝	1.0 kg
A2 ③	W2 ＝ 1.0	＝	1.0 kg
		ΣW ＝	2.0 kg
接着系ｱﾝｶｰ			
	D13用　　ｹﾐｶﾙｱﾝｶｰ PG-13 相当品		
A1	N ＝ 8.0	＝	8.0 本
A2	N ＝ 8.0	＝	8.0 本
		ΣN ＝	16.0 本
削　孔			
	φ16×110		
A1,A2	N ＝ 8.0×2	＝	16.0 箇所

種　類	形　式　及　び　算　式		数　量
上部工補修			
ｺﾝｸﾘｰﾄはつり			
	はつり厚 t=2cm		
側面(上流側)③	A1 ＝ 0.150×0.250	＝	0.038 m2
⑩	A2 ＝ 0.290×2.600	＝	0.754 m2
側面(下流側)⑬	A3 ＝ 0.290×0.650	＝	0.189 m2
⑭	A4 ＝ 0.290×0.500	＝	0.145 m2
		Σ ＝	1.126 m2
	はつり厚 t=3cm		
防護柵基部	A1 ＝ 0.03×20	＝	0.600 m2
張出部(上流側)⑮	A2 ＝ 0.400×0.600	＝	0.240 m2
⑰,⑱,㉒	A3 ＝ 0.100×0.100×3	＝	0.030 m2
㉑	A4 ＝ 0.100×0.250	＝	0.025 m2
㉓	A5 ＝ 0.300×1.400	＝	0.420 m2
張出部(下流側)㉕	A6 ＝ 0.250×0.200	＝	0.050 m2
㉗	A7 ＝ 0.150×0.500	＝	0.075 m2
		Σ ＝	1.440 m2
	はつり厚 t=5cm		
張出部(上流側)⑯	A1 ＝ 0.250×2.100	＝	0.525 m2
⑲	A2 ＝ 0.300×0.100	＝	0.030 m2
⑳	A3 ＝ 0.350×0.800	＝	0.280 m2
㉔	A4 ＝ 0.350×4.100	＝	1.435 m2
張出部(下流側)㉖	A5 ＝ 0.150×0.150	＝	0.023 m2
㉘	A6 ＝ 0.250×1.600	＝	0.400 m2
㉙	A7 ＝ 0.430×4.500	＝	1.935 m2
		Σ ＝	4.628 m2
殻運搬処理			
	Co殻(無筋)		
	V ＝ 1.126×0.02+1.440×0.03+4.628×0.05	＝	0.297 m3
	W ＝ 0.297×2.35	＝	0.698 t

種　類	形　式　及　び　算　式		数　量
断面修復工			
	(左官用,修復厚t=2cm),繊維入りﾎﾟﾘﾏｰｾﾒﾝﾄﾓﾙﾀﾙ		
側面(上流側)③	V1 ＝ 0.150×0.250×0.02	＝	0.0008 m3
⑩	V2 ＝ 0.290×2.600×0.02	＝	0.0151 m3
側面(下流側)⑬	V3 ＝ 0.290×0.650×0.02	＝	0.0038 m3
⑭	V4 ＝ 0.290×0.500×0.02	＝	0.0029 m3
		Σ ＝	0.023 m3
	(左官用,修復厚t=3cm),繊維入りﾎﾟﾘﾏｰｾﾒﾝﾄﾓﾙﾀﾙ		
防護柵基部	V1 ＝ (0.03×0.03＋π×0.1143^2／4×0.250)×10×2	＝	0.069 m3
張出部(上流側)⑮	V2 ＝ 0.400×0.600×0.03	＝	0.007 m3
⑰,⑱,㉒	V3 ＝ 0.100×0.100×0.03×3	＝	0.001 m3
㉑	V4 ＝ 0.100×0.250×0.03	＝	0.001 m3
㉓	V5 ＝ 0.300×1.400×0.03	＝	0.013 m3
張出部(下流側)㉕	V6 ＝ 0.250×0.200×0.03	＝	0.002 m3
㉗	V7 ＝ 0.150×0.500×0.03	＝	0.002 m3
		Σ ＝	0.095 m3
	(左官用,修復厚t=5cm) 繊維入りﾎﾟﾘﾏｰｾﾒﾝﾄﾓﾙﾀﾙ＋鉄筋防錆処理		
張出部(上流側)⑯	V1 ＝ 0.250×2.100×0.05	＝	0.026 m3
⑲	V2 ＝ 0.300×0.100×0.05	＝	0.002 m3
⑳	V3 ＝ 0.350×0.800×0.05	＝	0.014 m3
㉔	V4 ＝ 0.350×4.100×0.05	＝	0.072 m3
張出部(下流側)㉖	V5 ＝ 0.150×0.150×0.05	＝	0.001 m3
㉘	V6 ＝ 0.250×1.600×0.05	＝	0.020 m3
㉙	V7 ＝ 0.430×4.500×0.05	＝	0.097 m3
		Σ ＝	0.232 m3

種　類	形　式　及　び　算　式		数　量
ひび割れ注入工			
	L ＝ 0.15 ①	＝	0.15 m
ひび割れ充填工			
	可撓性エポキシ樹脂 L ＝ 1.7+2.0+1.2+0.8+0.3+0.2+0.4+0.3+0.2 ②+④+⑤+⑥+⑦+⑧+⑨+⑪+⑫	＝	7.10 m
ｺﾝｸﾘｰﾄ表面保護工			
	高分子系含浸材 下地処理、表面処理		
	A ＝ (0.070+0.350+0.290)×18.360×2	＝	26.070 m2
	A1 ＝ 1.080×0.300×4	＝	1.296 m2
	A2 ＝ (1.080+1.030)×1/2×0.500×4	＝	2.110 m2
	A3 ＝ 1.030×16.760×2	＝	34.526 m2
	A4 ＝ 2.140×(0.155+0.055)×2	＝	0.899 m2
	A5 ＝ (2.140+2.040)×1/2×0.500×2	＝	2.090 m2
	A6 ＝ (5.355+5.870+5.355)×2.040	＝	33.823 m2
		Σ ＝	100.8 m2

種　類	形　式　及　び　算　式		数　量
下部工補修			
ｺﾝｸﾘｰﾄはつり	はつり厚t=3cm		
A1橋台㉚	A1 ＝ 0.100×0.200	＝	0.020 m2
A2橋台㉟	A2 ＝ 0.170×0.200	＝	0.034 m2
㊱	A3 ＝ (0.05+0.05)×3.200	＝	0.320 m2
㉞,㊲	A4 ＝ (0.05+0.05)×(0.50+0.70)	＝	0.120 m2
		ΣA ＝	0.494 m2
構造物とりこわし	はつり厚t=10cm		
A1橋台㉛	A1 ＝ 0.940×0.100	＝	0.094 m2
A2橋台㉜	A2 ＝ 0.910×0.170	＝	0.155 m2
㉝	A3 ＝ 1.000×0.100	＝	0.100 m2
㊴	A4 ＝ 0.660×0.170	＝	0.112 m2
㊵	A5 ＝ 0.200×0.100	＝	0.020 m2
		ΣA ＝	0.481 m2
構造物とりこわし	はつり厚t=20cm		
A2橋台㊳	A ＝ 0.250×0.170	＝	0.043 m2
殻運搬処理			
	Co殻(無筋)		
	V ＝ 0.494×0.030+0.481×0.100+0.043×0.200	＝	0.072 m3
	W ＝ 0.072×2.35	＝	0.169 t

種　類	形　式　及　び　算　式		数　量
断面修復工			
	(左官用,修復厚t=3cm),繊維入りﾎﾟﾘﾏｰｾﾒﾝﾄﾓﾙﾀﾙ		
A1橋台㉚	V1 ＝ 0.100×0.200×0.03	＝	0.0006 m3
A2橋台㉟	V2 ＝ 0.170×0.200×0.03	＝	0.0010 m3
㊱	V3 ＝ (0.08×0.03+0.03×0.05)×3.200	＝	0.0125 m3
㉞,㊲	V4 ＝ {(0.053+0.05)/2×0.03+(0.05+0.053)/2×0.03}×1.200	＝	0.0037 m3
		ΣV ＝	0.018 m3
	(修復厚t=10cm),コンクリート②		
A1橋台㉛	V1 ＝ 0.940×0.100×0.10	＝	0.009 m3
A2橋台㉜	V2 ＝ 0.910×0.170×0.10	＝	0.015 m3
㉝	V3 ＝ 1.00×0.100×0.10	＝	0.010 m3
㊴	V4 ＝ 0.660×0.170×0.10	＝	0.011 m3
㊵	V5 ＝ 0.200×0.100×0.10	＝	0.002 m3
		ΣV ＝	0.047 m3
	(修復厚t=20cm),コンクリート②		
A2橋台㊳	V ＝ 0.250×0.170×0.20	＝	0.009 m3
	型枠		
A1橋台㉛	A1 ＝ 0.940×0.100	＝	0.094 m2
A2橋台㉜	A2 ＝ 0.910×0.170	＝	0.155 m2
㉝	A3 ＝ 1.000×0.100	＝	0.100 m2
㊳,㊴	A4 ＝ 0.910×0.170	＝	0.155 m2
㊵	A5 ＝ 0.200×0.100	＝	0.020 m2
		ΣA ＝	0.524 m2

種　類	形　式　及　び　算　式		数　量
目地材			
	ゴム系目地材(t=10㎜)		
A1橋台	A1 ＝ 0.940×0.100	＝	0.094 m2
A2橋台	A2 ＝ 1.960×0.100	＝	0.196 m2
	A3 ＝ 0.860×0.100	＝	0.086 m2
	A4 ＝ 0.300×0.200	＝	0.060 m2
		ΣA ＝	0.436 m2
嵩上げ工			
	胸壁部(コンクリート⑫)		
A1橋台	V1 ＝ (0.156+0.150)/2×0.300×0.300×2	＝	0.028 m3
A2橋台	V2 ＝ (0.156+0.150)/2×0.300×0.300×2	＝	0.028 m3
		ΣV ＝	0.056 m3
	型枠		
A1橋台	A1 ＝ {(0.156+0.070)×0.300+(0.156+0.150)/2×0.300×2}×2	＝	0.319 m2
A2橋台	A2 ＝ {(0.156+0.070)×0.300+(0.156+0.150)/2×0.300×2}×2	＝	0.319 m2
		ΣA ＝	0.638 m2
ｺﾝｸﾘｰﾄ表面保護工			
	高分子系含浸材		
	下地処理、表面処理		
A1橋台	A1 ＝ 0.95+0.03+4.90+3.20+0.03+0.53+0.35+0.09+1.22+0.09	＝	11.390 m2
A2橋台	A2 ＝ 1.24+0.03+5.09+3.20+0.03+0.98+0.09+1.22+0.09	＝	11.970 m2
		ΣA ＝	23.360 m2

種　類	形　式　及　び　算　式		数　量
現場塗装工			
橋梁塗装工			
清掃･水洗い ①～⑥	塗装面積計算書より A ＝ 93.157	＝	93.16 m2
剥離剤塗布・塗膜除去	2層塗り A ＝ 93.157	＝	93.16 m2
剥離材及び塗料かす回収	参考重量1.4kg/m2 W ＝ 93.157×1.4÷1000 ＝ 0.130 t	＝	0.13 t
剥離剤塗布 ①～⑥	水系塗膜剥離剤 A ＝ 93.157	＝	93.16 m2
素地調整 ①～⑥	2種ケレン A ＝ 93.157	＝	93.16 m2
下塗り ①～⑥	有機ジンクリッチペイント　240g/m2 A ＝ 93.157	＝	93.16 m2
下塗り ①～⑥	弱溶剤形変性エポキシ樹脂塗料下塗　200g/m2 A ＝ 93.157	＝	93.16 m2
下塗り ①～⑥	弱溶剤形変性エポキシ樹脂塗料下塗　200g/m2 A ＝ 93.157	＝	93.16 m2
中塗り ①～⑥	弱溶剤形ふっ素樹脂塗料用中塗　140g/m2 A ＝ 93.157	＝	93.16 m2
上塗り ①～⑥	弱溶剤形ふっ素樹脂塗料上塗　120g/m2 A ＝ 93.157	＝	93.16 m2

塗装面積計算書

部材名	算　式	員数	面積(m2)
①主桁(支点部)	(0.700×0.800×2+(0.200×0.300+(0.200+0.300)/2×0.500)×3-0.013×0.800×2)	4	6.617
②主桁(中間部)	(0.024+0.143+0.652+0.143+0.024)×2×16.760+0.300×16.760	2	76.157
③横桁	(0.090+0.300+0.090+0.013+0.081+0.274+0.081+0.013)×2.300+0.005×2	4	8.706
	上記の横桁計算式の0.005は横桁の断面積である。		
④ガセット	(0.085+0.375)/2×0.290×2+0.410×0.012	4	0.553
⑤垂直保護材(支点部)	0.652×0.090×2+0.652×0.009×2+(0.017+0.045)×0.085+0.652×0.085	4	0.759
⑥垂直保護材(中間部)	0.652×0.085+(0.175+0.177)×0.085+0.652×0.009	4	0.365
	合　計		93.157

種　　類	形　　式　　及　　び　　算　　式		数　　量
仮設工			
足場工	吊足場　　板張り+シート張防護、剥離剤用シート		
	A ＝ 4.700×17.300	＝	81.3 m2

種　類	形　式　及　び　算　式		数　量
構造物撤去工			
防護柵撤去工	H=750mm L ＝ 18.36×2	＝	36.72 m
鋼材運搬処分	防護柵支柱 9.474kg/本 W ＝ 9.474×10×2/1000	＝	0.19 t
	防護柵ビーム 7.597kg/m W ＝ 7.597×(18.36+18.36)/1000	＝	0.28 t
	防護柵笠木 6.02kg/m W ＝ 6.02×(18.36+18.36)/1000	＝	0.22 t
		Σ ＝	0.69 t

種　　類	形　　式　　及　　び　　算　　式		数　　量
共通仮設費			
防護服・消耗品	防護フィルタ、防護服、防護手袋 (剥離材塗布・剥離作業,2種ケレン,塗膜かす回収作業時) 剥離材塗布・剥離作業日数(2層塗り,6人編成) N1 ＝ 93.16m2/50m2/日(日当り施工量)×2回(2層塗り)×6人＝24組 2種ケレン日数(2人編成) N2 ＝ 93.16m2/200m2/日(日当り施工量)×2人＝1組 塗膜かす回収工(1パーティ3人編成) N3 ＝ 93.16m2/50m2/日(日当り施工量)×3人＝6組 安全衛生用品数量(午前・午後取替) ΣN ＝ (24+1+6)×4回(午前2回・午後2回)	＝	124.0 組