

数 量 集 計 表

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	数 量		摘 要
							設計数量	積算数量	
橋梁保全工事						式	1	1	
	道路土工					式	1	1	
		残土処理工				式	1	1	
			土砂等運搬	土砂	小規模 BH0.28 DID無 L=5.0km以下	m3	3.9	4	
			整地	残土受け入れ地での処理		m3	3.9	4	
	舗装工					式	1	1	
		路面切削工				式	1	1	
			路面切削	As舗装版 W=1.0m級 t=5cm以下		m2	68.7	69	施工：見積り
			人力積込	As切削材	土砂 準用	m3	3.4	3	
			殻運搬(路面切削)	As切削材	土砂等運搬 現場制約有 人力 土砂 DID無 L=5.0km以下	m3	3.4	3	
			殻処分	As切削材		m3	3.4	3	8.0 t
		橋面防水工				式	1	1	
			橋面防水	塗膜系複合型	補修 床版排水(ﾄﾞﾚｰｼﾞ)材有 44.1m/100㎡ 目地材有 40.0m/100㎡ 夜間作業補正無	m2	68.7	69	

数量集計表

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	数量		摘要
							設計数量	積算数量	
		舗装打換え工				式	1	1	
			舗装版切断	As舗装 t=50mm	t=15cm以下	m	10.0	10	
			舗装版破碎	As舗装 t=5cm	t=15cm以下 障害無 騒音振動対策不要 積込有	m2	53.3	53	
			殻運搬	As塊	機械積込 DID無 L=6.5km以下	m3	2.7	3	
			殻処分	As塊		m3	2.7	3	6.3t
			表層	⑤密粒度As(13F)改質Ⅱ型 t=5cm	車道・路肩部 3.0m超 各種(2.30以上2.40t/m ³ 未満) 瀝青材料無	m2	68.7	69	
			不陸整正	補足材有 17mm以上21mm未満 切込碎石 C-20	補足材(切込碎石 C-20) t=平均厚2cm	m2	53.3	53	
			表層	⑤再生密粒度As(13F) t=5cm	車道・路肩部 3.0m超 各種(2.30以上2.40t/m ³ 未満) PK-3	m2	53.3	53	
	防護柵工					式	1	1	
		防止柵工				式	1	1	
			転落(横断)防止柵(施工費)	格子フェンス H=1100	アンカーボルト固定 ビーム式・ハネ式 支柱間隔1.0m 施工規模100m未満 夜間無	m	0.6	0.6	
			転落(横断)防止柵(材料費)	格子フェンス H=1100		箇所	1	1	材料：見積り
	区画線工					式	1	1	

数 量 集 計 表

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	数 量		摘 要
							設計数量	積算数量	
		区画線工				式	1	1	
			ペイント式区画線	溶剤型 実線 W=15cm 常温	昼間 豪雪補正有 制約無 供用区間	m	48.8	49	外側線(白)
	橋梁付属物工					式	1	1	
		伸縮継手工				式	1	1	
			鋼・コーム製伸縮装置補修	鋼製櫛型 伸縮量20mm	補修 普通型 2車線相当 夜間無	m	20.4	20	材料：見積り
			端部立上り(材料費)	鋼製 伸縮量20mm		個	4	4	材料：見積り
			鋼製地覆カバープレート(材料費)	鋼製 伸縮量20mm		個	4	4	材料：見積り
			二重止水材(材料費)	SSタイプ 一般部用		個	12	12	材料：見積り
			コームホース(材料費)	φ18		m	12.0	12	材料：見積り
			ホース止め金具(材料費)	SUS430		個	12	12	材料：見積り
			チップソグ	厚さ2cm以下		m2	1.1	1.1	
			コンクリート	⑫-2 24-12-25(BB)	無筋・鉄筋構造物 人力打設 一般養生 小運搬無	m3	0.3	0.3	
			型枠	一般型枠	鉄筋・無筋構造物	m2	2.0	2	

数量集計表

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	数量		摘要
							設計数量	積算数量	
			鉄筋	D16 SD345	一般構造物 10 t 未満 補正無	t	0.02	0.02	
			コンクリート削孔	電動ハンマドリル	削孔径16mm 削孔深さ30mm以上200mm未満	孔	16	16	
			差し筋アンカー(材料費)	本体打込み式アンカー M16相当		本	16	16	
		排水施設工				式	1	1	
			排水管	鋼管	足場有	m	3.8	4	
			排水管(材料費)	ステンレス製排水管 φ152 (L=0.95m)	※間接工事費対象外	本	4	4	材料：見積り
			コンクリート削孔	コンクリート穿孔機	削孔径60mm 削孔深さ50mm以上200mm未満	孔	2	2	
			床版水抜孔設置(施工費)	SUS304 φ48.6		箇所	2	2	施工：見積り
			床版水抜孔(材料費)	高機能床版水抜パイプ 相当	床版厚180mm	本	2	2	材料：見積り
			フレキシブル管設置(施工費)	SUS304 φ20		m	2.0	2	施工：見積り
			フレキシブル管(材料費)	SUS304 φ20		m	2.0	2	材料：見積り
			桁固定金具(材料費)	φ20用(粘着貼付式)		個	2	2	材料：見積り
			水切り材設置(施工費)	軟質PVC相当	接着剤含む	m	29.0	29	施工：見積り

数 量 集 計 表

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	数 量		摘 要
							設計数量	積算数量	
			水切り材(材料費)	軟質PVC相当	接着剤含む	m	29.0	29	材料：見積り
	橋梁補修工					式	1	1	
		ひび割れ補修工				式	1	1	
			ひび割れ注入工	エポキシ樹脂 アルファテック380相当		m	1.0	1	材工：見積り
		断面修復工				式	1	1	
			左官工法	ポリマーセメントモルタル($\sigma=21\text{N/mm}^2$)	0.1m3以上 鉄筋ケレン・防錆処理無	構造物	1	1	
		表面被覆工				式	1	1	
			下地処理(表面含浸)	高分子系	夜間補正無 時間的制約無 高所作業車無	m2	136.9	137	
			含浸材塗布	高分子系	夜間補正無 時間的制約無 高所作業車無	m2	136.9	137	
		支承補修工				式	1	1	
			支承防錆(材工共)	フッ素樹脂塗装 若返り工法相当	線支承 1,500KN以下	基	8	8	材工：見積り
			沓座モルタル復旧工	無収縮材	モルタル練準用(労務のみ)	m3	0.04	0.04	
			無収縮材	セメント系フレキシタイプ $\sigma 3\text{日}=25\text{N/mm}^2$	標準混和量1,875kg	m3	0.04	0.04	

数量集計表

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	数量		摘要
							設計数量	積算数量	
			型枠	一般型枠	鉄筋・無筋構造物	m2	0.2	0.2	
			コンクリート削孔	電動ハンマドリル	削孔径13mm 削孔深さ30mm以上200mm未満	孔	72	72	
			樹脂カプセルアンカー(材料費)	ARケミカルセッター-HPアンカー HP-10相当		本	72	72	
			鉄筋	D10 SD345	一般構造物 10 t 未満 補正無	t	0.01	0.01	
	現場塗装工					式	1	1	
		橋梁塗装工				式	1	1	
			素地調整	1種ケレン マルチメディアブラスト工法相当	研削材及びケレンか回収・積込含む	m2	174.7	170	材工：見積り
			防食下地	有機ジンクリッチペイント(1層)スプレー	下塗り 構造物別補正無 時間的制約無 夜間作業無	m2	174.7	170	
			下塗り	弱溶剤形変性エポキシ樹脂塗料下塗(2層)スプレー	下塗り 構造物別補正無 時間的制約無 夜間作業無	m2	174.7	170	
			中塗り	弱溶剤形ふっ素樹脂塗料中塗 スプレー	中塗り 構造物別補正無 時間的制約無 夜間作業無 淡彩	m2	174.7	170	
			上塗り	弱溶剤形ふっ素樹脂塗料上塗 スプレー	上塗り 構造物別補正無 時間的制約無 夜間作業無 淡彩	m2	174.7	170	
			ブラスト養生費	W=6.0m L=15.0m		m2	90.0	90	材工：見積り
		橋梁付属物塗装工				式	1	1	

数量集計表

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	数量		摘要
							設計数量	積算数量	
			素地調整	1種ケレン マルチメディアラスト工法相当	研削材及びケレンか回収・積込含む	m2	30.4	30	材工：見積り
			防食下地	有機シンクリッチェント(1層)スプレー	下塗り 構造物別補正無 時間の制約無 夜間作業無	m2	29.2	29	
			下塗り	弱溶剤形変性エポキシ樹脂塗料下塗(2層)スプレー	下塗り 構造物別補正無 時間の制約無 夜間作業無	m2	29.2	29	
			中塗り	弱溶剤形ふっ素樹脂塗料中塗 スプレー	中塗り 構造物別補正無 時間の制約無 夜間作業無 淡彩	m2	29.2	29	
			上塗り	弱溶剤形ふっ素樹脂塗料上塗 スプレー	上塗り 構造物別補正無 時間の制約無 夜間作業無 淡彩	m2	29.2	29	
	構造物撤去工					式	1	1	
		防護柵撤去工				式	1	1	
			防護柵(横断・転落防止柵)撤去	既設転落防止柵 H=1100	アンカーボルト固定 ビーム式・ハネ式 支柱間隔1.0m 時間の制約無 夜間無	m	0.6	0.6	
		構造物取壊し工				式	1	1	
			コンクリートはつり	沓座モルタル t=3.0cm	3cm以下	m2	1.3	1.3	
			積込み(コンクリート殻)	沓座モルタル t=3.0cm		m3	0.04	0.04	
		排水構造物撤去工				式	1	1	
			排水管撤去(施工費)	SGP φ125A		m	2.6	3	施工：見積り

数 量 集 計 表

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	数 量		摘 要
							設計数量	積算数量	
		運搬処理工				式	1	1	
			人力積込	Co塊（無筋）		m3	1.0	1	
			殻運搬	Co塊（無筋）	機械積込 DID無 L=5.7km以下	m3	1.0	1	
			殻運搬	Co塊（有筋）	機械積込 DID無 L=5.7km以下	m3	1.0	1	
			殻処分	Co塊（無筋）		m3	1.0	1	2.4 t
			殻処分	Co塊（有筋）		m3	1.0	1	2.5 t
			現場発生品運搬	旧塗膜片 研削材廃材	トラック2 t（クレーン装置付） DID無L=130km 鉛含有	t	0.6	0.6	施工：見積り
			現場発生品積込・荷卸	旧塗膜片 研削材廃材	トラック2 t（クレーン装置付） 鉛含有	t	0.6	0.6	施工：見積り
			現場発生品処分	旧塗膜片 研削材廃材		t	0.6	0.6	受入：見積り
			現場発生品運搬	鋼材	クレーン装置付2t級 吊能力2.9t DID無L=11.0km以下	t	0.057	0.06	
			現場発生品積込・荷卸	鋼材	クレーン装置付2t級 吊能力2.9t	t	0.057	0.06	
			現場発生品処分	鋼材	※間接工事費・一般管理費対象外	t	0.057	0.06	買取：見積り
	鋼橋足場等設置工					式	1	1	

数量集計表

[illegible]

[illegible][illegible]

舗装工

種 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
路面切削工	$N = 1$	1 式
路面切削	As舗装版 W=1.0m級 t=5cm以下	
	$A = 5.000 \times 13.740$	68.7 m ²
人力積込	As切削材	
	$V = 68.7 \times 0.050$	3.4 m ³
殻運搬(路面切削)	As切削材	
	$V =$ 人力積込と同じ	3.4 m ³
殻処分	As切削材	
	$V =$ 人力積込と同じ	3.4 m ³
	$W = 3.4 \times 2.35 \text{ t/m}^3$	8.0 t
橋面防水工	$N = 1$	1 式
橋面防水	塗膜系複合型(塗膜系加熱型防水材+浸透系防水材)	
	$A = 5.000 \times 13.740$	68.7 m ²
導水パイプ	φ15(樹脂製) (エコレパイプφ15(樹脂製)相当)	
	$L = (13.740 + 1.000 + 1.000$	
	$- 0.290 \times 2) \times 2$	30.3 m
	100m2当り	
	$L = 30.3 / 68.7 \times 100$ ※吸入率 K=0.05	44.1 m
成形目地材	t=5mm B=30mm 低弾性	
	$L = 13.740 \times 2$	27.5 m
	100m2当り	
	$L = 27.5 / 68.7 \times 100$ ※吸入率 K=0.05	40.0 m
舗装打換え工	$N = 1$	1 式

[illegible][illegible]

防護柵工

[illegible]

[illegible][illegible]

橋梁付属物工

種 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
伸縮継手工	$N = 1$ =	1 式
鋼・ゴム製伸縮装置補修	鋼製櫛型 伸縮量20mm	
A1	$L1 = 10.200$ =	10.200 m
A2	$L2 = 10.200$ =	10.200 m
	計	20.4 m
端部立上り(材料費)	鋼製 伸縮量20mm	
A1	$N1 = 2$ =	2 個
A2	$N2 = 2$ =	2 個
	計	4 個
鋼製地覆カバープレート(材料費)	鋼製 伸縮量20mm	
A1	$N1 = 2$ =	2 個
A2	$N2 = 2$ =	2 個
	計	4 個
後打ちコンクリート(参考数量)	超速硬コンクリート	
A1車道	$V1 = (0.300 + 0.300) \times$ $0.070 \times 10.000 = 0.42 \text{ m}^3$	
A1地覆	$V2 = (0.250 + 0.250) \times$ $0.070 \times 0.200 \times 2 = 0.01 \text{ m}^3$ $V3 = (0.250 + 0.250) \times$ $0.250 \times 0.200 \times 2 = 0.05 \text{ m}^3$ $V4 = (0.250 + 0.250) \times$ $0.070 \times 0.300 \times 2 = 0.02 \text{ m}^3$	
A2車道	$V5 = (0.300 + 0.300) \times$	

橋梁付属物工

種 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
	$0.070 \times 10.000 = 0.42 \text{ m}^3$	
A2地覆	$V6 = (0.250 + 0.250) \times$	
	$0.070 \times 0.200 \times 2 = 0.01 \text{ m}^3$	
	$V7 = (0.250 + 0.250) \times$	
	$0.250 \times 0.200 \times 2 = 0.05 \text{ m}^3$	
	$V8 = (0.250 + 0.250) \times$	
	$0.070 \times 0.300 \times 2 = 0.02 \text{ m}^3$	
	計 1.0 m^3	
鉄筋(参考数量)	D13 SD345	
A1	$W1 = 40 / 1000 = 0.04 \text{ t}$	
A2	$W2 = 40 / 1000 = 0.04 \text{ t}$	
	計 0.08 t	
コンクリートアンカー(参考数量)	D13 SD345	
A1、A2	$N = 208 \times 2 = 416 \text{ 本}$	
二重止水材(材料費)	SSタイプ 一般部用	
A1	$N1 = 6 = 6 \text{ 個}$	
A2	$N2 = 6 = 6 \text{ 個}$	
	計	12 個
ゴムホース(材料費)	φ18	
A1	$L1 = 3.000 \times 2 = 6.0 \text{ m}$	
A2	$L2 = 3.000 \times 2 = 6.0 \text{ m}$	
	計	12.0 m
ホース止め金具(材料費)	SUS430	

橋梁付属物工

種 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
A1	$N1 = 3 \times 2 =$	6 個
A2	$N2 = 3 \times 2 =$	6 個
	計	12 個
チップング	厚さ2cm以下	
	$\Sigma A = 0.45 + 0.60 =$	1.1 m ²
A1橋台	$A1 = 0.30 \times 0.50 + 0.60 \times 0.50$	
	$= 0.45 \text{ m}^2$	
A2橋台	$A2 = 0.60 \times 0.50 \times 2 = 0.60 \text{ m}^2$	
コンクリート	⑫-2 24-12-25(BB)	
	$\Sigma V = 0.12 + 0.15 =$	0.3 m ³
A1橋台	$V1 = (0.30 \times 0.50$	
	$+ 0.60 \times 0.50)$	
	$\times 0.27 = 0.12 \text{ m}^3$	
A2橋台	$V2 = 0.60 \times 0.50 \times 0.25$	
	$\times 2 = 0.15 \text{ m}^3$	
型枠	一般型枠	
	$\Sigma A = 0.95 + 1.01 =$	2.0 m ²
A1橋台	$A1 = (0.30 + 0.50$	
	$+ 0.60 + 0.50)$	
	$\times 2 \times 0.25 = 0.95 \text{ m}^2$	
A2橋台	$A2 = (0.60 + 0.50)$	
	$\times 2 \times 0.23 \times 2 = 1.01 \text{ m}^2$	
鉄筋	D16 SD345	

橋梁付属物工

種 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
	$\Sigma W = 0.009 + 0.01 =$	0.02 t
A1橋台	$W1 = 9 / 1000 = 0.009 \text{ t}$	
A2橋台	$W2 = 11 / 1000 = 0.01 \text{ t}$	
コンクリート削孔	電動ハンマドリル	
	$N = 8 + 8 =$	16 孔
差し筋アンカー(材料費)	本体打込み式アンカー M16相当	
	$N = 8 + 8 =$	16 本
排水施設工	$N = 1 =$	1 式
排水管	鋼管	
	$L = 0.95 \times 4 =$	3.8 m
排水管(材料費)	ステンレス製排水管 φ152(L=0.95m)	
	$N = 4 =$	4 本
コンクリート削孔	コンクリート穿孔機	
	$N = 2 =$	2 孔
既設コンクリート(無筋)	$V = 0.060^2 \times \pi / 4 \times 0.180 \times 2$	
	$= 0.001 \text{ m}^3$	
床版水抜孔設置(施工費)	SUS304 φ48.6	
	$N = 2 =$	2 箇所
床版水抜孔(材料費)	高機能床版水抜パイプ相当	
	$N = 2 =$	2 本
フレキシブル管設置(施工費)	SUS304 φ20	
	$L = 1.000 \times 2 =$	2.0 m

橋梁付属物工

[illegible]

橋梁補修工

種 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
ひび割れ補修工	$N = 1$	1 式
ひび割れ注入工	エポキシ樹脂 アルファテック380相当	
	$L = 1.000 \text{ m}$	1.0 m
断面修復工	$N = 1$	1 式
左官工法	ポリマーセメントモルタル($\sigma=21\text{N/mm}^2$)	
	$N = 1$	1 構造物
劣コンクリートはつり	$t=5\text{cm}$	
地覆	$A1 = 0.480 \times 0.600 - 0.070$	
	$\times 0.250 = 0.27 \text{ m}^2$	
	$A2 = 0.410 \times 0.300 = 0.12 \text{ m}^2$	
	$A8 = 0.390 \times 0.300 = 0.12 \text{ m}^2$	
	$A9 = 0.460 \times 0.500 - 0.070$	
	$\times 0.250 = 0.21 \text{ m}^2$	
	計 0.72 m^2	
	$t=3\text{cm}$	
	$A3 = 0.250 \times 0.750 = 0.19 \text{ m}^2$	
	$A4 = 0.200 \times 1.700 = 0.34 \text{ m}^2$	
	$A5 = 0.180 \times 0.300 = 0.05 \text{ m}^2$	
	$A6 = 0.250 \times 1.000 = 0.25 \text{ m}^2$	
	$A7 = 0.150 \times 0.750 = 0.11 \text{ m}^2$	
	計 0.94 m^2	
	$V = 0.72 \times 0.05$	
	$+ 0.94 \times 0.03 = 0.06 \text{ m}^3$	

橋梁補修工

種 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
劣化コンクリートはつり	t=5cm	
床版	$A1 = \left(\frac{0.667 + 1.100}{2} \times 0.250 + 0.500 \right) \times 1.100 = 0.77 \text{ m}^2$	
	$A2 = \left(\frac{0.267 + 0.700}{2} \times 0.250 + 0.500 \right) \times 0.700 = 0.47 \text{ m}^2$	
	計 1.24 m ²	
	$V = 1.24 \times 0.05 = 0.06 \text{ m}^3$	
劣化コンクリートはつり	t=3cm	
A1橋台	$A1 = 1.100 \times 12.000 = 13.2 \text{ m}^2$	
A2橋台	$A2 = 1.100 \times 12.000 = 13.2 \text{ m}^2$	
	$A3 = 0.200 \times 0.200 = 0.04 \text{ m}^2$	
	計 26.44 m ²	
	t=10cm	
A2橋台	$A4 = 0.100 \times 2.000 = 0.20 \text{ m}^2$	
	$V = 26.44 \times 0.03 + 0.20 \times 0.10 = 0.81 \text{ m}^3$	
断面修復材	ポリマーセメントモルタル(σ=21N/mm ²) ※吹率 K=0.18	
	$V = 0.06 + 0.06 + 0.81 = 0.93 \text{ m}^3$	
表面被覆工	N = 1 =	1 式
下地処理(表面含浸)	高分子系	
地覆	$A1 = \left(0.25 + 0.50 + \right)$	

橋梁補修工

種 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
	$0.48 \quad) \times 14.94 \times 2 = 36.75 \quad \text{m}^2$	
床版	$A1 = (0.504 + 1.37) \times$	
	$0.50 \quad / \quad 2 \quad \quad \quad = 0.47 \quad \text{m}^2$	
	$A2 = 0.25 \times 1.37 \quad \quad \quad = 0.34 \quad \text{m}^2$	
	$A3 = (1.10 \times 1.37 -$	
	$2.571 \times 0.09 \quad) \times 3 = 3.83 \quad \text{m}^2$	
	$A4 = 0.75 \times 1.40 \quad \quad \quad = 1.05 \quad \text{m}^2$	
	$A5 = (1.37 + 2.236) \times$	
	$0.50 \quad / \quad 2 \quad \quad \quad = 0.90 \quad \text{m}^2$	
	$A6 = 0.25 \times 1.37 \quad \quad \quad = 0.34 \quad \text{m}^2$	
	$A7 = (1.10 \times 1.37 -$	
	$2.571 \times 0.09 \quad) \times 2 = 2.55 \quad \text{m}^2$	
	$A8 = (2.986 + 4.892) \times$	
	$1.10 \quad / \quad 2 - 2.571 \times$	
	$0.09 \quad \quad \quad = 4.10 \quad \text{m}^2$	
	$A9 = 0.25 \times 1.37 \quad \quad \quad = 0.34 \quad \text{m}^2$	
	$A10 = (0.504 + 1.37) \times$	
	$0.50 \quad / \quad 2 \quad \quad \quad = 0.47 \quad \text{m}^2$	
	<u>計 14.39 m²</u>	
A1橋台	$A1 = 0.850 \times (0.970 +$	
	$10.00 + 0.500 \quad) \quad \quad \quad = 9.75 \quad \text{m}^2$	
	$A2 = 1.124 \times 0.825 \quad \quad \quad = 0.93 \quad \text{m}^2$	
	$A3 = 2.000 \times 12.000 \quad \quad \quad = 24.00 \quad \text{m}^2$	

橋梁補修工

種 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
	$A4 = 0.700 \times (0.970 +$	
	$10.000) - 0.190 \times 4 = 6.92 \text{ m}^2$	
	$A5 = (0.700 - 0.267) \times$	
	$0.250 / 2 + 0.267 \times$	
	$0.780 / 2 + 0.267 \times$	
	$0.250 = 0.23 \text{ m}^2$	
	$A6 = (0.300 \times 2 + 0.500)$	
	$\times 0.250 + 0.300 \times$	
	$0.500 = 0.43 \text{ m}^2$	
	$A7 = (0.600 \times 2 + 0.500)$	
	$\times 0.250 + 0.600 \times$	
	$0.500 = 0.73 \text{ m}^2$	
	計 42.99 m^2	
A2橋台	$A8 = 0.850 \times (0.500 +$	
	$10.000 + 0.500) = 9.35 \text{ m}^2$	
	$A9 = 1.124 \times 0.600 = 0.67 \text{ m}^2$	
	$A10 = 2.000 \times 12.000 = 24.00 \text{ m}^2$	
	$A11 = 0.700 \times (0.720 +$	
	$0.250 + 10.000) -$	
	$0.190 \times 4 = 6.92 \text{ m}^2$	
	$A12 = 0.250 \times (0.700 -$	
	$0.267) / 2 +$	
	$(0.267 + 0.568) \times$	

橋梁補修工

種 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
	$0.520 \div 2 + 0.568 \times$	
	$0.260 + 0.250 \times 0.267 = 0.49 \text{ m}^2$	
	$A13 = ((0.600 \times 2 + 0.500)$	
	$\times 0.230 + 0.600 \times 0.500) \times 2$	
	$= 1.38 \text{ m}^2$	
	$\text{計 } 42.81 \text{ m}^2$	
	$\Sigma A = 36.75 + 14.39 + 42.99 + 42.81 =$	136.9 m^2
含浸材塗布	高分子系	
	$A = \text{下地処理(表面含浸)と同じ}$	$= 136.9 \text{ m}^2$
支承補修工	$N = 1$	$= 1 \text{ 式}$
支承防錆(材工共)	フッ素樹脂塗装 若返り工法相当	
	$N = 4 + 4$	$= 8 \text{ 基}$
沓座モルタル復旧工	無収縮材	
	$V = (0.550 \times 0.310 - 0.116 \times$	
	$0.201 \div 2 - 0.060) \times$	
	$0.045 \times 4 \times 2$	$= 0.04 \text{ m}^3$
無収縮材	セメント系プレミクスタイプ [®] σ3日=25N/mm ²	
	$V = 0.040$	$= 0.04 \text{ m}^3$
型枠	一般型枠	
	$A = (0.550 + 0.310 + 0.550 -$	
	$0.116 + 0.310 - 0.201) \times$	
	$0.015 \times 4 \times 2$	$= 0.2 \text{ m}^2$
コンクリート削孔	電動ハンマドリル	

橋梁補修工

[illegible]

現場塗装工

種 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
橋梁塗装工	$N = 1$	1 式
素地調整	1種ケレン マルチメディアブラスト工法相当	
	$A = 174.7$	174.7 m ²
防食下地	有機ジンクリッチペイント(1層)スプレー	
	$A = 174.7$	174.7 m ²
下塗り	弱溶剤形変性エポキシ樹脂塗料下塗(2層)スプレー	
	$A = 174.7$	174.7 m ²
中塗り	弱溶剤形ふっ素樹脂塗料中塗 スプレー	
	$A = 174.7$	174.7 m ²
上塗り	弱溶剤形ふっ素樹脂塗料上塗 スプレー	
	$A = 174.7$	174.7 m ²
プラスト養生費	W=6.0m L=15.0m	
	$A = 6.0 \times 15.0$	90.0 m ²
塗装面積	$A = 142.69 + 4.19 + 14.47$	
	$+ 7.06 + 6.33 = 174.7$	m ²
主桁(上フランジ下面)	$A1 = (0.300 - 0.014) \times$	
	$14.940 \times 4 = 17.09$	m ²
主桁(側面)	$A2 = 0.792 \times 14.940 \times 2$	
	$\times 4 = 94.66$	m ²
主桁(下フランジ上面)	$A3 = ((0.200 \times 0.347$	
	$/ 2 + 0.200 \times 0.377$	
	$+ (0.200 + 0.300)$	
	$\times 0.500 / 2) \times 2$	

現場塗装工

種 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
	$+ 0.300 \times 12.840 -$	
	$0.014 \times 14.94) \times 4 = 16.45 \text{ m}^2$	
主桁(下フランジ下面)	$A4 = ((0.200 \times 0.347$	
	$/ 2 + 0.200 \times 0.377$	
	$+ (0.200 + 0.300)$	
	$\times 0.500 / 2) \times 2 -$	
	$0.040 \times 2 + 0.300 \times 12.840)$	
	$\times 4 = 16.97 \text{ m}^2$	
端部控除	$A5 = - ((0.140 + 0.400) \times (0.300 / 2$	
	$- 0.014 / 2) / 2 + 0.792$	
	$\times 0.400 + (0.227 + 0.400) \times ($	
	$0.200 / 2 - 0.014 / 2) / 2$	
	$\times 2) \times 3 \times 2 = -2.48 \text{ m}^2$	
	<u>計 142.69 m²</u>	
補剛材	$A1 = 0.100 \times 2 \times 0.748$	
	$\times 7 \times 4 = 4.19 \text{ m}^2$	
端横桁	$A1 = (0.081 \times 2 + 0.090)$	
	$\times 2.451 \times 6 = 3.71 \text{ m}^2$	
	$A2 = 0.300 \times 2.655 \times 2$	
	$\times 6 = 9.56 \text{ m}^2$	
	$A3 = 0.050 \times 2 \times 2 \times 6 = 1.20 \text{ m}^2$	
	<u>計 14.47 m²</u>	
横桁	$A = ((0.090 + 0.081) \times 1.360$	

現場塗装工

種 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
	$\times 2 + 0.300 \times 1.186 \times 2$	
	$) \times 6 = 7.06 \text{ m}^2$	
分配横桁	$A1 = ((0.199 - 0.010 + 0.015 \times 2$	
	$) \times 1.080) \times 3 = 0.71 \text{ m}^2$	
	$A2 = 0.670 \times 2 \times 3 = 4.02 \text{ m}^2$	
	$A3 = ((0.199 - 0.010 + 0.015 \times 2$	
	$+ 0.199) \times 1.150)$	
	$\times 3 = 1.44 \text{ m}^2$	
	$A4 = 0.010 \times 4 \times 2 \times 2 = 0.16 \text{ m}^2$	
	計 6.33 m^2	
橋梁付属物塗装工	$N = 1 =$	1 式
素地調整	1種クレン マルチメディアプラスト工法相当	
	$A = 29.2 + 1.2 =$	30.4 m^2
既設排水管	$A = 3.14 \times 0.1398 \times 0.88$	
	$\times 3 = 1.2 \text{ m}^2$	
防食下地	有機ジンクリッチペイント(1層)スプレー	
	$A = 29.2 =$	29.2 m^2
下塗り	弱溶剤形変性エポキシ樹脂塗料下塗(2層)スプレー	
	$A = 29.2 =$	29.2 m^2
中塗り	弱溶剤形ふっ素樹脂塗料中塗 スプレー	
	$A = 29.2 =$	29.2 m^2
上塗り	弱溶剤形ふっ素樹脂塗料上塗 スプレー	
	$A = 29.2 =$	29.2 m^2

現場塗装工

種 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
塗装面積	$A = 11.85 + 12.80 + 4.00$ $+ 0.53 = 29.2 \text{ m}^2$	
防護柵(笠木)	$A1 = (0.125 + 0.075) \times 2 \times 15.000 -$ $0.100 \times 0.100 \times 8 +$ $(0.125 + 0.075) \times 2 \times 15.000 -$ $0.100 \times 0.100 \times 7 - (0.076 / 2$ $)^2 \times 3.14 = 11.85 \text{ m}^2$	
防護柵(横木)	$A1 = (0.075 + 0.045)$ $\times 2 \times (0.450 \times 2$ $+ 1.900 \times 26) + 0.061$ $\times 3.14 \times 1.900 \times 2 = 12.80 \text{ m}^2$	
防護柵(支柱)	$A1 = ((0.100 + 0.100) \times 2 \times 0.675 -$ $0.075 \times 0.045 \times 4) \times 13 +$ $((0.100 + 0.100) \times 2 \times 0.675 -$ $0.075 \times 0.045 \times 2 - (0.061 / 2$ $)^2 \times 3.14 \times 2) \times 2 + (3.14 \times$ $0.076 \times 0.675 - 0.075 \times 0.045$ $\times 4) = 4.00 \text{ m}^2$	
防護柵(端部プレート)	$A1 = (0.135 \times 0.150$ $+ (0.135 + 0.100)$ $\times 0.450 / 2) \times 2$ $\times 4 = 0.59 \text{ m}^2$	
控除	$A2 = -(0.125 \times 0.075 +$	

現場塗装工

[illegible]

構造物撤去工

種 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
防護柵撤去工	$N = 1$	1 式
防護柵(横断・転落防止柵)撤去	既設転落防止柵 H=1100	
	$L = 0.630$	0.6 m
構造物取壊し工	$N = 1$	1 式
コンクリートはつり	沓座モルタル t=3.0cm (沓座モルタル設置図より)	
	$A = (0.550 \times 0.310 - 0.116 \times$	
	$0.201 / 2) \times 4 \times 2$	1.3 m ²
積込み(コンクリート殻)	沓座モルタル t=3.0cm	
	$V = 1.3 \times 0.030$	0.04 m ³
排水構造物撤去工	$N = 1$	1 式
排水管撤去(施工費)	SGP φ 125A	
	$L = 0.880 \times 3$	2.6 m
運搬処理工	$N = 1$	1 式
人力積込	Co塊(無筋)	
	$V = 0.93$ (左官工法) + 0.001 (コンクリート削孔) +	
	1.10 (チップング) $\times 0.020$	1.0 m ³
殻運搬	Co塊(無筋)	
	$V = 0.04 + 1.0$	1.0 m ³
殻運搬	Co塊(有筋)	
既設伸縮装置(A1、A2)	$V = 1.0$ (後打ちコンクリートより)	1.0 m ³
殻処分	Co塊(無筋)	
	$V = 1.0$ (殻運搬: Co塊(無筋)より)	1.0 m ³
	$W = 1.0 \times 2.35$ t/m3	2.4 t

構造物撤去工

種 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
殻処分	Co塊(有筋)	
	$V = 1.0 \quad (\text{殻運搬: Co塊(有筋)より}) =$	$1.0 \quad \text{m}^3$
	$W = 1.0 \times 2.50 \quad \text{t/m}^3 =$	$2.5 \quad \text{t}$
現場発生品運搬	旧塗膜片 研削材廃材	
	$W = 0.08 + 0.09 + 0.40 = 0.57 =$	$0.6 \quad \text{t}$
	旧塗膜片の質量を0.39kg/m ² とする(想定)	
	$W1 = (174.7 + 30.4)$	
	$\times 0.39 / 1000 = 0.08 \quad \text{t}$	
	研削材廃材等の質量を0.45kg/m ² とする(想定)	
	$W2 = (174.7 + 30.4)$	
	$\times 0.45 / 1000 = 0.09 \quad \text{t}$	
現場発生品積込・荷卸	旧塗膜片 研削材廃材	
	$W = 0.6 \quad (\text{現場発生品運搬 旧塗膜片 研削材廃材 より}) =$	$0.6 \quad \text{t}$
現場発生品処分	旧塗膜片 研削材廃材	
	$W = 0.6 =$	$0.6 \quad \text{t}$
現場発生品運搬	鋼材(転落防止柵18.2kg、排水管:15.0kg/m)	
	$W = 0.018 + 0.039$	$0.057 \quad \text{t}$
	$W1 = 18.2 / 1000 = 0.018 \quad \text{t}$	
現場発生品積込・荷卸		
	$W2 = 2.6 \times 15.0 \quad \text{kg/m} / 1000 = 0.039 \quad \text{t}$	
	鋼材	
	$W = 0.057 =$	$0.057 \quad \text{t}$

構造物撤去工

[illegible]

鋼橋足場等設置工

[illegible]

仮設工

[illegible]