

塗装補修工 集計表

1式当り

名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
現場塗装				
素地調整	1種ケレン PCB対応	m2	50.1	
回収・積込	研削材及びケレンかす	m2	50.1	
集塵機	風量 7m3/min	式	1	
クリーンルーム		基	1	
エアーシャワー		式	1	
粉塵専用真空掃除機		式	1	
ケレンかす保管用ドラム缶	200kg	本	3	
安全衛生保護具	送気スーツ 3日1着使用/人	着	6	
	送気ユニット 接続器共	組	6	
	定置式ろ過筒(4人用)	台	2	
	エアラインホース φ9 L=20m	本	6	
	エアラインホース φ19 L=25m 定置ろ過筒2組分	本	2	
	防塵マスク タイプ [°] RL2-2相当	個	12	
	防塵マスク用フィルター	個	24	
	防護手袋 JIS T 8116適合品	組	24	
	シューズカバー JIS T 8115 TypePB(6)準拠品	足	24	
清掃水洗		m2	50.1	
防食下地	有機ジンクリッチペイント	m2	50.1	
下塗り	弱溶剤形変性エポキシ樹脂塗料下塗(2層)	m2	50.1	
中塗り	弱溶剤形ふっ素樹脂塗料用中塗	m2	50.1	
上塗り	弱溶剤形ふっ素樹脂塗料上塗	m2	50.1	

塗装補修工					1式当り	
名 称					単位	数 量
素地調整 回収・積込	1種ケレン PCB対応 計算書より 合計 = 50.1				m2	50.1
集塵機	風量 7m3/min	=	1		台	1
クリーンルーム	ラクダセキュリティー相当品	=	1		基	1
エアーシャワー	KAS-P04型相当品	=	1		台	1
粉塵専用真空掃除機	HEPAフィルター内蔵機	=	1		台	1
ケレンかす保管用ドラム缶	200kg	=	3		本	3
安全衛生保護具	送気スーツ 3日1着使用/人	=	6		着	6
	送気ユニット 接続器共	=	6		組	6
	定置式ろ過筒(4人用)	=	2		台	2
	エアラインホース φ9 L=20m	=	6		本	6
	エアラインホース φ19 L=25m 定置ろ過筒2組分	=	2		本	2
	防塵マスク タイプ° RL2-2相当	=	12		個	12
	防塵マスク用フィルター	=	24		個	24
	防護手袋 JIS T 8116適合品	=	24		組	24
	シューズカバー JIS T 8115 TypePB(6)準拠品	=	24		足	24
清掃水洗		=	50.1		m2	50.1
防食下地	有機ジンクリッチペイント	=	50.1		m2	50.1
下塗り	弱溶剤形変性エポキシ樹脂塗料下塗(2層)	=	50.1		m2	50.1
中塗り	弱溶剤形ふっ素樹脂塗料用中塗	=	50.1		m2	50.1
上塗り	弱溶剤形ふっ素樹脂塗料上塗	=	50.1		m2	50.1

素地調整工				1,000m2当り	
名 称				単 位	数 量
素地調整	1種ケレン PCB対応				
橋りょう世話役		=	14.7	人	14.7
橋りょう塗装工		=	117.6	人	117.6
循環式プラストマシン賃料	2ノズルタイプ(真空回収装置含む)	=	14.7	台・日	14.7
プラストノズル・ホース賃料		=	14.7	台・日	14.7
空気圧縮機	吐出量19.4m3/min 吐出圧力0.7MPa 可搬式 エンジン駆動 スクリュー型(超低騒音型)排ガス対策型2次	=	14.7	台・日	14.7
発動発電機	定格容量(50/60Hz) 100/125kVA ディーゼルエンジン駆動(超低騒音型・排ガス対策型2次)	=	14.7	台・日	14.7
研削材損料	スチールグリット	=	1,500	kg	1,500
燃料費	軽油 空気圧縮機 燃料消費率0.159 出力138KW 21.9ℓ/h 発動発電機 燃料消費率0.123 出力117KW 14.4ℓ/h (21.9+14.4) × 8h × 14.7日 = 4268.9ℓ	=	4,269	ℓ	4,269
諸雑費	労務費の10%	=	1	式	1

2. 塗装塗替工

(1) 山吹谷4号橋

塗装面積の算出に用いる主桁、端横構、中間対傾構の断面寸法は、
竣工図の構造図を基に算出する。

(1) 端横構、中間対傾構の周長

各部材とも型钢を用いているため、「' 21デザインデータブック」p.172～p.175に
記載される数値を用いて周長を算出する。

なお、高力ボルトの塗装面積は微小であるため考慮しない。

$$\text{溝型钢} \quad [-250 \times 90 \times 9 \times 13] \quad \Sigma L = 34.6 \times 0.0235 = 0.813 \text{ m}$$

橋名	部 材	面 幅	長 さ	面 数	1箇所当り	部材数	面 積	備考
車道橋	主桁							
	上フランジ	0.200	12.400	1	2.480	2	4.960	m2
	ウェブ	0.566	12.400	2	14.037	2	28.074	m2
	下フランジ	0.200	12.400	2	4.960	2	9.920	m2
	端横桁							
	溝型钢	0.813	2.119	1	1.723	2	3.446	m2
	二ープレス	0.230	0.180	2	0.060	4	0.240	m2 ネット率: 72%
	垂直補剛材	0.090	0.566	2	0.102	8	0.816	m2
	重なり部控除	-0.250	0.080	2	-0.040	4	-0.160	m2
		-0.230	0.080	2	-0.037	4	-0.148	m2
	中間横桁							
	溝型钢	0.813	2.119	1	1.723	1	1.723	m2
	垂直補剛材	0.090	0.566	2	0.102	2	0.204	m2
	重なり部控除	-0.250	0.080	2	-0.040	2	-0.080	m2
	排水管	0.319	0.652	1	0.208	4	0.832	m2
	支承	0.370	0.150	1	0.056	4	0.224	m2
		0.911	0.015	1	0.014	4	0.056	m2
						計	50.107	m2

仮設工 集計表

1式当り

[illegible]

仮設工						1式当り	
名 称						単位	数 量
足場工							
吊り足場工 A3	5.030	×	12.450	=	62.624	m2	62.624
床面シート張防護工 A3	吊り足場面積より				= 62.624	m2	62.624
朝顔工(両側) B	吊り足場面積より				= 62.624	m2	62.624
朝顔養生工(板張防護工) B	吊り足場面積より				= 62.624	m2	62.624
朝顔養生工(シート張防護工) B	吊り足場面積より				= 62.624	m2	62.624
プラスト用養生シート工	吊り足場面積より				= 62.624	m2	62.624
足場用吊りチェーン盛替え工 A3	吊り足場面積より				= 62.624	m2	62.624