数量計算書

数 量 総 括 表

工事区分(項目)・工種・種別・細界	多工事(道路メンテナンス補助) 規 格	単位	数量(当初)	数量(変更)	数量(増減)	摘 要
*本 工 事**						
橋梁保全工事						
舗装工						
路面切削工						
路面切削						
路面切削工	コンクリート舗装 t=60mm	m2	117			
殼運搬 (路面切削)		1112	117			
殼運搬 (路面切削)	DID区間なし					
殼処分	9. 0km以下	m 3	7			
処分費	コンクリート(無筋)					
橋面防水工		m 3	7			
橋面防水			<u> </u>			
橋面防水工	塗膜系防水 補修	m 2	115			
コンクリート削孔(コ ンクリート穿孔機)	削孔径 φ 100mm		15			
コンクリート削孔(さく岩機)	削孔長L=50mm 削孔径φ50mm	孔				
床版水抜きパイプ設置	削孔長L=160mm	孔	15			
エ 床版水抜パイプ用フレキシブ		箇所	15			
#₁-プ設置工 舗装打換え工		m	21. 0			
舗装版切断						
舗装版切断	7スファルト舗装版 15cm以下	m	23. 7			
舗装版破砕	LOGHISK 1.		23. 7			
舗装版破砕	アスファルト舗装版					
殼運搬	騒音振動対策不要	m 2	33			
den vitti (de						
設連搬	舗装版破砕 11.5km以下	m 3	2			
殼処分						
処分費	アスファルト	-	0			
表層		m 3	2			
表層(車道・路肩部)	3. Om超		-			橋面部
表層(車道・路肩部)	平均仕上り厚60mm 3.0m超	m 2	117			摺り付け部
橋梁付属物工	平均仕上り厚 5 0 mm	m 2	33			
伸縮継手工						
鋼製伸縮継手補修						
伸縮装置補修(取替工)	既製品ジョイントの設置		11 7			
超速硬コンクリート		m	11. 7			
異形棒鋼(SD29	D 1 3 mm (使用量 5 t 以下)	m3	0.7			
5) あと施エアンカー	本体打込み式	t	0. 046			
シール材	M12 × 50mm	本	144			
シール例	シリコーン系 プライマー含む	L	0.8			

数 量 総 括 表

町道25号線御霊橋橋梁補修工事(道路メンテナンス補助)

町 道 25 号 緑	§工事 (道路メンテナンス補助) 』 │ 規 格	単位	数量(当初)	数量(変更)	数量(増減)	摘 要
バックアップ材	ウレタンフォーム	L	1	10.00	77	
現場発生品及び支給品 運搬	DID区間なし	t	0.4			
現場発生品及び支給品 積込み・荷卸し	CONTRACTOR OF		0. 4			
諸経費対象外(共× 現 ××)		t	0.4			
有価物控除	鉄	1式				Gコード内×、共× ー×、現環×
排水施設工	その他	t	0.4			50%
水切り設置工						
水切り設置工	接着剤固定式 床版下面					
橋梁補修工		m	42. 9			
断面修復工						
左官工法						
断面修復工(左官工	鉄筋ケレン・鉄筋防錆処理なし					
法) コンクリート殻積込・	1構造物当り修復延べ体積 0.01m3 DID区間なし	構造物	1			
運搬 (断面修復工) 処分費		m 3	0. 01			
	コンクリート (無筋)	m 3	0. 01			
現場塗装工						
橋梁塗装工						
素地調整						
橋梁塗装工 素地調整 (塗替)	3種ケレンA	m 2	243			
分離回収工(車載式)		m2	243			
分離回収工(車載式)	車載式トラック	式	1			
下塗		11	<u>'</u>			
橋梁塗装工 下塗り (塗替)	弱溶剤形変性エポキシ はけ・ローラー2層	_	0.40			
中塗		m 2	243			
橋梁塗装工 中塗り (塗替)	弱溶剤形ふっ素樹脂 淡彩 はけ・ローラー					
上塗		m 2	243			
橋梁塗装工 上塗り	弱溶剤形ふっ素樹脂 淡彩 はけ・ローラー					
(塗替) 塗装記録板		m 2	243			
塗装記録板	銅製 270mm×370mm					
構造物撤去工		枚	1			
運搬処理工						
殼運搬						
鉛含有塗膜廃材運搬費						
鉛含有塗膜付着物運搬	廃プラ	式	1			
费	150 / /	式	1			
	A) A + 26 (8) + 11					
処分費	鉛含有塗膜廃材	式	1			
処分費	鉛含有塗膜付着物	式	1		<u> </u>	
仮設工						

数 量 総 括 表

町道25号線御霊橋橋梁補修二			1				
工事区分(項目)・工種・種別・細別	規格	単位	数量(当初)	数量(変更)	数量(増減)	摘	要
足場工]				
D III T							
足場工							
모모듈 (선 기약)	DIET#100 0						
吊足場(タイプA3)	足場面積133m2	_6					
床面シート張防護	橋梁路面からの足場材を搬入・搬出 ロ場では2000	式	1				
休田シート旅防護	足場面積133m2						
朝顔(タイプB)	橋梁路面からの足場材を搬入・搬出	式	1				
料限(ダインb)	足場面積133m2						
板張防護(タイプB)	橋梁路面からの足場材を搬入・搬出	式	1				
(双) (反) (び イ ノ D)	足場面積133m2	le le					
> 13F#+=#/h / →°D)	橋梁路面からの足場材を搬入・搬出	式	1				
シート張防護(タイプB)	足場面積133m2	le le	_				
防塵対策工	橋梁路面からの足場材を搬入・搬出	式	1				
阿 摩对東土							
ばく露防止対策工							
はく路切正列東工							
環境対策費							
承先 列來員		式	1				
交通管理工		八	'				
へだらても		1					
交通誘導警備員		+					
		1					
交通誘導警備員の計上	交通誘導警備員 B	- 	<u> </u>	1			
人是助守召师兵切出工	文	式	1				
直接工事費		Д,	 '				
		1					
安全費							
- · · · 		1 式					
安全対策費		120					
2		式	1				
		14	'				
			1				
		+					
		1					
		+					
		1					
		+					
		1					
		+					
		1					
		1					
		1					
		1					
		1					
		+					
		1					
	1	- 	<u> </u>	1			
		1					
	<u> </u>			l			

舗装打換工

(1) 数量集計表

(1橋当り)

		,		
名称	仕様	単位	数量	備考
路面切削工	コンクリート舗装 t=60mm	m2	116.8	橋面部
殼運搬処理(路面切削)	コンクリート(無筋)	m3	7.0	
舗装版切断	アスファルト舗装 t=50mm	m	23.7	摺付部
舗装版破砕	アスファルト舗装 t=50mm	m2	33.0	
殼運搬処理	アスファルト	m3	1.7	
アスファルト舗装工	エコスラグ入り再生密粒度As(20)-50 t=60mm	m2	116.8	橋面部
	エコスラグ入り再生密粒度As(20)-50 t=50mm	m2	33.0	

(2) 路面切削工

 $A = 21.227 \times 5.50$

= 116.75 m2

(3) 舗装版破砕

 $A = 3.00 \times 5.50 \times 2$

 $= 33.00 \text{ m}^2$

(4)舗装版切断

A1側

L = 3.00 + 5.84 + 3.00

= 11.84 m

A2側

L = 3.00 + 5.84 + 3.00

= 11.84 m

合計 = 23.68 m

(6) アスファルト舗装工

橋面部

 $A = 21.227 \times 5.50$

 $= 116.75 \text{ m}^2$

摺付部

 $A = 3.00 \times 5.50 \times 2$

 $= 33.00 \text{ m}^2$

(7) 殼運搬処理(路面切削)

 $V = 116.75 \times 0.06$

= 7.01 m3

(8) 殼運搬処理

 $V = 33.00 \times 0.05$

= 1.65 m3

橋面防水工

(1))数量集計表

(1橋当り)

名称	仕様	単位	数量	備考
橋面防水工	塗膜系防水	m2	114.5	
成型目地材	厚5mm×幅40mm	m	53.3	
導水管	φ20mm 樹脂製	m	53.1	
	φ15mm 樹脂製	m	20.8	
端部目地処理材		m	53.3	橋面防水工に含む
スラブドレーン	床版厚210mm 樹脂用φ25	箇所	15	
フレキシブルチューブ	スラブドレーン用 樹脂用φ25	m	21.0	
コンクリート削孔	ф100mm L=50mm	孔	15	
	ф50mm L=160mm	孔	15	

(2) 橋面防水工

 $A = 20.823 \times 5.50$

 $= 114.53 \text{ m}^2$

(3) 成型目地材

L = 20.80 + 20.80 + 5.84 + 5.84

= 53.28 m

L = 53.28 ÷ 114.53 × 100 × 1.05 (ロス率)

= 48.85 m ※100m2当り

(4) 導水管 φ20mm

 $L = 20.80 + 20.80 + 3.77 \times 2$

+ 1.97 × 2

= 53.08 m

= 48.66 m

L = 53.08 ÷ 114.53 × 100 × 1.05 (ロス率)

※100m2当り

(5) 導水管 φ15mm

L = 20.80

= 20.80 m = 19.07 m

L = 20.80 ÷ 114.53 × 100 × 1.05 (ロス率)

※100m2当り

(6) 端部目地処理材

L = 20.80 + 20.80 + 5.84 + 5.84

= 53.28 m

(7)スラブドレーン

N = 15

= 15 箇所

(8) フレキシブルチューブ

N = 15

= 15 箇所

 $L = 1.20 \times 5 + 1.50 \times 10$

= 21.00 m

(9) コンクリート削孔 φ100mm L=50mm

N = 15 φ50mm L=160mm

N = 15

= 15 孔

= 15 孔

伸縮装置取替工

(1) 数量集計表

(1橋当り)

名称	仕様	単位	数量	備考
伸縮装置取替工		m	11.7	
超速硬コンクリート		m3	0.7	
鉄筋	D13 SD295	kg	46.4	
あと施工アンカー	本体打込み式 M12×50mm	本	144	
シール材		L	0.8	
シール材用プライマー		缶	1	シール材に含む
バックアップ材		L	1.2	
スクラップ	ヘビーH3	t	0.4	

(2) 伸縮装置取替工

A1側

$$L = 3.818 + 2.018 = 5.836 \text{ m}$$

A2側

$$L = 3.818 + 2.018 = 5.836 \text{ m}$$

合計 = 11.672 m

(3) 鉄筋

A1側

$$W = 5.836 \times 4 \times 0.995 = 23.2 \text{ kg}$$

A2側

$$W = 5.836 \times 4 \times 0.995 = 23.2 \text{ kg}$$

合計 = 46.4 kg

(4) あと施工アンカー

$$N = (3.818 - 0.30) \div 0.30) \times 2 = 24 箇所$$
 $N = ((2.018 - 0.30) \div 0.30) \times 2 = 12 箇所$

合計 = 36 箇所

$$N = 36 \times 4 = 144$$

(5) 超速硬コンクリート

A1側

$$V = 5.836 \times (0.35 + 0.30) \times 0.09$$

 $\times (1 + 0.06)$ = 0.36 m3

A2側

$$V = 5.836 \times (0.35 + 0.30) \times 0.09 \times (1 + 0.06) = 0.36 \text{ m}$$

合計 = 0.72 m3

(6) シール材

A1側

$$V = (0.370 + 0.13) \times 0.02 \times 0.02$$

 $\times 1000 \times 2$ = 0.40 L

A2側

$$V = (0.370 + 0.13) \times 0.02 \times 0.02$$

 $\times 1000 \times 2$

合計 = 0.80 L

(7) シールプライマー

= 1 缶

0.40 L

(8) バックアップ材

A1側

$$V = (0.370 + 0.13) \times 0.02 \times 0.03$$

 $\times 1000 \times 1 \times 2 = 0.60 L$

A2側

(9)スクラップ

$$W = 0.193 \times 2 = 0.39 t$$

水切り設置工

(1) 数量集計表 (1橋当り)

名称	仕様	単位	数量	備考
水切り設置工	接着剤固定式 床版下面	m	42.9	

(2) 水切り設置工

上流側延長

L = 21.46 = 21.46 m

下流側延長

L = 21.46 = 21.46 m

合計 = 42.92 m

断面補修工

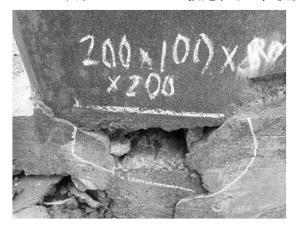
(1) 数量集計表 (1橋当り)

7_271==211481121				(11:3 ()
名称	仕様	単位	数量	備考
断面修復工	鉄筋防錆処理なし	m3	0.01	
殼運搬処理	コンクリート(無筋)	m3	0.01	

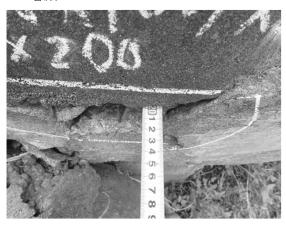
(2) 断面修復工

番号	補修箇所	箇所数	幅(m)	長さ(m)	深さ(m)	面積 (m2)	体積 (m3)	備考
(1)	親柱	1	0.100	0.100	0.050	0.010	0.0005	
(2)	地覆	1	0.200	0.200	0.050	0.040	0.0020	
(3)	親柱	1	0.100	0.100	0.050	0.010	0.0005	
(4)	親柱	1	0.050	0.050	0.050	0.003	0.0002	
(5)	地覆	1	0.100	0.150	0.200	0.015	0.0030	
(6)	沓座モルタル	1	0.300	0.520	0.016	0.156	0.0025	
	合計					0.234	0.0087	

※はつり深さはt=50mmと仮定するが、状況に応じて増減のこと



地覆断面修復工



地覆断面修復工

(3) 殼運搬処理

V = 0.009 = 0.01 m3

塗装塗替工

(1) 数量集計表 (1橋当り)

/ <u> </u>				· 11:3— · /
名称	仕様	単位	数量	備考
橋梁塗装工	Rc-Ⅲ塗装系	m2	243.2	
	塗装記録板	枚	1	
分離回収工(車載式)		m2	243.2	
	4.0tユニック車	台	9	
	3.0tユニック車	台	9	
※3種ケレン施	工日数5日+分離回収工施工日数4日=9日			
殼運搬	鉛含有塗膜廃材	式	1	
	鉛含有塗膜付着物	式	1	
殼処分	鉛含有塗膜廃材	式	1	
	鉛含有塗膜付着物	式	1	

(2) 数量計算書

① 主桁

(G1 · G2)			面数		員数		面積(m2)	摘要
上フランジ下面	0.186 ×	0.400 ×	1	×	4	=	0.298	
//	0.236 ×	0.500 ×	1	×	4	=	0.472	
//	0.286 ×	19.660 ×	1	×	2	=	11.246	
下フランジ上面	0.186 ×	0.400 ×	1	×	4	=	0.298	
//	0.236 ×	0.500 ×	1	×	4	=	0.472	
//	0.286 ×	19.660 ×	1	×	2	=	11.246	
下フランジ下面	0.200 ×	0.400 ×	1	×	4	=	0.320	
//	0.250 ×	0.500 ×	1	×	4	=	0.500	
//	0.300 ×	19.660 ×	1	×	2	=	11.796	
ウェブ	0.800 ×	21.460 ×	2	X	2	=	68.672	

(G3 · G4)											
上フランジ下面	0.187 ×	0.400	×	1	×	4			=	0.299	
	0.237 ×	0.250		1	×	4			=	0.237	
//	0.287 ×	20.160		1	×	2			=	11.572	
下フランジ上面	0.187 ×	0.400		1	×	4			=	0.299	
<i>"</i>	0.237 ×	0.250	×	1	×	4			=	0.237	
<i>''</i>	0.287 ×	20.160	×	1	×	2			=	11.572	
下フランジ下面	0.200 ×	0.400	×	1	×	4			=	0.320	
//	0.250 ×	0.250	×	1	×	4			=	0.250	
//	0.300 ×	20.160	×	1	×	2			=	12.096	
ウェブ	0.700 ×	21.460	×	2	×	2			=	60.088	
						主桁		Σ	=	202.290	
									≒	202.29	1
※ 角部を有する	箇所の数量は平	均値にて算出	H								
② 主桁と上沓の				面数		員数				面積	摘要
G1 · G2	0.200 ×	0.250		1	×	4			=	0.200	
G3 · G4	0.200 ×	0.200		1	×	4			=	0.160	
		主桁と	:上	沓の接	合語	邻控除		Σ	=	0.360	_
									≒	-0.36	2
→ → → → → → → → → → → → → → → → →	- ル ス +#										
③ 端横桁·端対	1似情			 */-		므 */-				 1±	₩₩
〔G1-G2〕 上フランジ上面	0.090 ×	2.200	\ <u></u>	面数 1	×	員数 2			_	面積 0.396	摘要
	0.090 ×	2.200		1		2			=	0.390	
上フランジ下面	0.082 ×		×	2	X				=	2.640	
ウェブ		2.200			×	2			=		
下フランジ上面	0.082 ×	2.200		1	X	2			=	0.361	
下フランジ下面	0.090 ×	2.200		1	X	2		0	=	0.396	
ガセットプレート	0.290 ×	0.210			X	4	÷	2	=	0.244	
//	0.290 ×	0.080	X	2	×	4			=	0.186	
(G2-G3)											
上フランジ上面											
エッフィエ四	0.100 ×	0.950	×	1	×	2			=	0.190	
トフランジ下面	0.100 ×	0.950 0.950		1 1	×	2			=	0.190 0.190	
上フランジ下面ウェブ	0.100 ×	0.950	×	1	×	2			=	0.190	
ウェブ	0.100 × 0.100 ×	0.950 0.950	× ×	1 4	×	2 2			= =	0.190 0.760	
ウェブ 下フランジ上面	0.100 × 0.100 × 0.100 ×	0.950 0.950 0.950	× × ×	1 4 1	× × ×	2 2 2			= = =	0.190 0.760 0.190	
ウェブ 下フランジ上面 下フランジ下面	0.100 × 0.100 × 0.100 × 0.100 ×	0.950 0.950 0.950 0.950	× × ×	1 4 1 1	× × ×	2 2 2 2			= =	0.190 0.760	
ウェブ 下フランジ上面	0.100 × 0.100 × 0.100 × 0.100 ×	0.950 0.950 0.950 0.950 + (0.155+0.	× × ×	1 4 1 1	× × ×	2 2 2 2			= = =	0.190 0.760 0.190	

[G3-G4側] ※H鍋	岡であり橋台側ウ	ェブは塗物	支困難(のた	め除外				
上フランジ下面	0.096 ×	1.285 ×	1	×	2		=	0.247	
ウェブ	0.400 ×	1.285 ×	1	×	2		=	1.028	
下フランジ上面	0.096 ×	1.285 ×	1	×	2		=	0.247	
下フランジ下面	0.200 ×	1.285 ×	1	×	2		=	0.514	
上部切欠控除	0.035 ×	0.170 ×	1	×	4		=	-0.024	
下部切欠控除	0.045 ×	0.100 ×	1	×	4		=	-0.018	
		端	横桁·	端文	付傾構	Σ	=	8.489	
							≒	8.49	3
④ 中間横桁									
(G1-G2)			面数		員数	NET		面積	摘要
上フランジ下面	0.082 ×	2.200 ×	1	×	3		=	0.541	
ウェブ	0.300 ×	2.200 ×	2	×	3		=	3.960	
下フランジ上面	0.082 ×	2.200 ×	1	×	3		=	0.541	
下フランジ下面	0.090 ×	2.200 ×	1	×	3		=	0.594	
(00 04/04)									
〔G3-G4側〕	0.100	4.005	_		•			0.740	
上フランジ下面	0.192 ×	1.285 ×	1	×	3		=	0.740	
ウェブ	0.400 ×	1.285 ×	2	×	3		=	3.084	
下フランジ上面	0.192 ×	1.285 ×	1	×	3		=	0.740	
下フランジ下面	0.200 ×	1.285 ×	1	×	3	_	=	0.771	
				中間	引横桁	Σ	=	10.971	
							≒	10.97	4
⑤ 垂直補剛材			面数		員数	NET		面積	摘要
G1 · G2	0.748 ×	0.090 ×	2	×	12		=	1.616	
G3 · G4	0.652 ×	0.090 ×	2	×	12		=	1.408	
高力ボルト(M20)	0.005			×	96		=	0.480	
			垂	直褲	輔剛材	Σ	=	3.504	
							≒	3.50	(5)
⑥ 横桁-垂直補剛材	接合面控除		面数		員数	NET		面積	摘要
G1-G2(端部)	0.590 ×	0.080 ×	2	×	4		=	0.378	
G1-G2 (中間)	0.300 ×	0.080 ×	2	×	6		=	0.288	
G2-G3	0.155 ×	0.080 ×	4	×	4		=	0.198	
G3-G4 (端部)	0.320 ×	0.080 ×	2	×	4		=	0.205	
G3-G4 (中間)	0.400	0.000 ×	2		G		=	0 201	
	0.400 ×	$0.080 \times$	2	×	6		_	0.384	
		0.080 × -垂直補剛				Σ	=	1.453	
						Σ			6

※横桁と主桁垂直補剛材の接合面は塗装不可のため控除

⑦ 支承

 [A1側:可動]
 A = 0.270 × 4
 = 1.080

 [A2側:固定]
 A = 0.310 × 4
 = 1.240

 支承
 Σ = 2.320

 ÷
 2.32 ⑦

※ 支承の面積はデザインデータブックより近似値にて参照

	設	計	条	件		固定		エとの	取合				の取行	È		支承高さ	支承重量	支 承
全反力 tf	橋軸方向 t 移動時		橋軸直角 方向地震 時水平力 tf	上揚力 tf 地震時	計算 移動量 mm	可動の 区 別	寸法 a	b	С	Α	В	法 m	D	F	J	H mm	kgf	塗装面積 m²
30	19 ±0147	10.8	5.4	2.25		固定	216	170	200	420	240	50	28	300	440	77	52.4	0.28
30	6	5.4	5.4	2.25	20	可動	216	190	200	420	240	50	28	300	440	77	52.9	0.24
40	8	14.4	7.2	3.0		固定	216	180	200	420	260	60	32	300	480	82	61.5	0.30
40	8	7.2	7.2	3.0	20	可動	216	200	200	420	260	60	32	300	480	82	62.1	0.26
50	10	18.0	9.0	3.75		固定	216	190	200	420	280	75	36	300	560	87	71.9	0.31
50	10	9.0	9.0	3.75	20	可動	216	210	200	420	280	75	36	300	565	87	72.5	0.27
75	15	27.0	13.5	5.63		固定	266	240	250	510	340	80	46	370	730	100	127.5	0.46
75	15	13.5	13.5	5.63	20	可動	266	250	250	510	340	80	42	370	640	100	121.5	0.38
100	20	36.0	18.0	7.5		固定	316	290	300	610	400	80	55	440	840	115	202.1	0.63
100	20	18.0	18.0	7.5	20	可動	316	300	300	610	400	80	50	440	760	115	191.1	0.52

⑧ 上沓と下沓の接触部控除

〔A1側:可動〕					面数		員数	NET		面積	摘要
G1 · G2	0.200	X	0.100	×	1	×	2		=	0.040	
G3 · G4	0.200	X	0.100	×	1	×	2		=	0.040	
〔A2側:固定〕											
G1 · G2	0.200	×	0.100	×	1	×	2		=	0.040	
G3 · G4	0.200	×	0.100	×	1	×	2		=	0.040	
			上沓と	:下	沓の接	触音	邻控除	Σ	=	0.160	
									≐	-0.16	(8)

※ アンカーボルトの面積はデザインデータブックより参照

⑨ 排水装置

〔排水管〕

$$\pi \times 0.1143 \times 0.870 \times 2 = 0.625$$

 $\pi \times 0.1143 \times 0.750 \times 2 = 0.539$

〔支持材〕			面数	ζ	員数	NET		面積	摘要
①L鋼	0.090 ×	0.135 ×	2	×	2		=	0.049	
②丄鋼上面	0.062 ×	0.707 ×	2	×	2	94	=	0.165	
③丄鋼下面	0.130 ×	0.707 ×	1	×	2	94	=	0.173	
④ 上鋼側面	0.050 ×	0.650 ×	2	×	2		=	0.130	
⑤支持材	0.316 ×	0.050 ×	2	×	2		=	0.063	
アンカーボルトM16	0.004			×	4		=	0.016	
				排力	×装置	Σ	=	1.760	
							≒	1.76	9
※ アンカーボルトの	面積はデザイン	データブッ	クよ	り参照	즩				
⑩ 防護柵横桟									
π ×	0.060 ×	1.500	×	56			=	15.826	
			[防護机	₩横桟	Σ	=	15.826	
							≒	15.83	10
						合計	=	243.19	

足場工

(1) 数量集計表

(1橋当り)

名称	仕様	単位	数量	備考
吊足場(タイプA3)	橋梁路面からの足場材を搬入・搬出	m2	133.3	
床面シート張防護	橋梁路面からの足場材を搬入・搬出	m2	133.3	
朝顔(両側)(タイプB)	橋梁路面からの足場材を搬入・搬出	m2	133.3	
板張防護(タイプB)	橋梁路面からの足場材を搬入・搬出	m2	133.3	
	橋梁路面からの足場材を搬入・搬出	m2	133.3	

(2) 足場工

 $A = 21.500 \times 6.20 \times 1$

= 133.30 m2

※塗装塗替工に際して暴露対策を要するため橋長にて算出

環境対策費内訳(参考)

名称	規格	単位	個数	備考
負圧集塵装置		台	1	
負圧集塵装置基本管理料		台	1	
負圧集塵装置用1次フィルター		枚	5	
負圧集塵装置用2次フィルター		枚	5	
負圧集塵装置用HEPAフィルター		枚	1	
負圧集塵装置用吸込用 ϕ 250ペットクリアダクト	10m	本	2	
負圧集塵装置用φ250ダクトバンド		個	2	
真空掃除機(有害物質除去用)		台	1	
真空掃除機(有害物質除去用)基本管理料		台	1	
負圧集塵機用集塵フィルターパック		枚	1	
負圧集塵機用集塵HEPAフィルター		枚	1	
簡易セキュリティールーム		式	1	
エアーシャワー		台	1	
エアーシャワー基本管理料		台	1	
エアシャワー用1次フィルター		枚	5	
エアシャワー用HEPAフィルター		枚	1	
発動発電機	排ガス1次45kVA	日	9	
発動発電機基本管理料		台	1	
付属設備機材等	配線ケーブル・分電盤等	式	1	
軽油		L	90	

安全対策費内訳(参考)

名称	規格	単位	個数	備考
電動ファン付呼吸用全面保護具	SY11F	台	2	
ブラスト用送気防塵面AD型		組	2	
ブラスト用送気防塵面ホース	22m	本	2	
フィルター	V3	個	40	
全身化学防護服		着	40	
化学防護手袋		双	40	
シューズカバー		足	40	
電動ファン付呼吸用全面保護具	SY185H	台	5	
フィルター	V3	個	80	
全身化学防護服		着	80	
化学防護手袋		双	80	
シューズカバー		足	80	