

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

# 伸縮装置補修工 数量集計書

名 称	計 算 式 ・ 略 図	数 量
伸縮装置補修工		1.0 式
伸縮装置設置	車道部 67.0kg/1.8m, 歩道部 60.1kg/1.8m	1.0 式
伸縮装置	車道用 鋼製櫛型 伸縮量20mm対応型（止水樋、誘導版付）	16.08 m
	歩道用 鋼製櫛型（縞鋼板付歩道用）、伸縮量20mm対応型（止水樋付）	11.28 m
地覆立上りジョイント	車道用 鋼製20mm用	4 本
	歩道用 鋼製20mm用	4 本
後打ち材	ジェットコンクリート	2.1 m <sup>3</sup>
補強鉄筋	異形棒鋼 D16 SD345	0.169 t
コンクリートアンカー	D筋アンカー D16	424 本
注入目地材	地覆部シール材	4.7 l
接着剤	シール材用 プライマーNo. 40	500 g
バックアップ材	ウレタンフォーム 180×100	2.6 m
接着剤	バックアップ材用 ハマタイトA・862B	100 g

# 伸縮装置補修工 数量計算書

名 称	計 算 式 ・ 略 図	数 量
伸縮装置取替工		1.0 式
伸縮装置	参考重量：車道部 67.0kg/1.8m, 歩道部 60.1kg/1.8m A1車道部 鋼製櫛型、伸縮量20mm(誘導板、止水樋付) L = 8.04 m A2車道部 鋼製櫛型、伸縮量20mm(誘導板、止水樋付) L = 8.04 m 合計 = 16.08 m  A1歩道部 鋼製櫛型(縞鋼板付歩道用)、伸縮量20mm(止水樋付) L = 5.64 m A2歩道部 鋼製櫛型(縞鋼板付歩道用)、伸縮量20mm(止水樋付) L = 5.64 m 合計 = 11.28 m	
地覆立上りジョイント	A1車道部 鋼製20mm用 n = 2 本 A2車道部 鋼製20mm用 n = 2 本 合計 = 4 本  A1歩道部 鋼製20mm用 n = 2 本 A2歩道部 鋼製20mm用 n = 2 本 合計 = 4 本	
後打ち材	A1車道部 $0.700 \text{ m} \times 0.110 \text{ m} \times 7.922 = 0.610 \text{ m}^3$ A1歩道部 $0.700 \text{ m} \times 0.115 \text{ m} \times 5.658 = 0.455 \text{ m}^3$ A2車道部 $0.700 \text{ m} \times 0.110 \text{ m} \times 7.922 = 0.610 \text{ m}^3$ A2歩道部 $0.700 \text{ m} \times 0.115 \text{ m} \times 5.658 = 0.455 \text{ m}^3$ 合計 = 2.130 m <sup>3</sup>	
補強鉄筋	異形棒鋼 D16 SD345 A1車道部 E1-1 = $3.960 \text{ m} \times 8 \text{ 本} \times 1.56 \text{ kg/m} = 49.4 \text{ kg}$ A1歩道部 E1-2 = $2.830 \text{ m} \times 8 \text{ 本} \times 1.56 \text{ kg/m} = 35.3 \text{ kg}$ A2車道部 E1-1 = $3.960 \text{ m} \times 8 \text{ 本} \times 1.56 \text{ kg/m} = 49.4 \text{ kg}$ A2歩道部 E1-2 = $2.830 \text{ m} \times 8 \text{ 本} \times 1.56 \text{ kg/m} = 35.3 \text{ kg}$ 合計 = 169.4 kg	
コンクリートアンカー (D筋アンカー)	A1車道部 D16 n = 104 本 A1歩道部 D16 n = 108 本 A2車道部 D16 n = 104 本 A2歩道部 D16 n = 108 本 合計 = 424 本	
注入目地材 (シール材)	A1地覆部 $0.088 \text{ m} \times 0.020 \text{ m} \times 1.334 \text{ m} \times 1000 = 2.35 \ell$ A2地覆部 $0.088 \text{ m} \times 0.020 \text{ m} \times 1.334 \text{ m} \times 1000 = 2.35 \ell$ 合計 = 4.7 ℓ	

# 伸縮装置補修工 数量計算書

名 称	計 算 式 ・ 略 図	数 量
接着剤(シール用)	プライマーNo. 40	
	A1地覆部 $(0.088+0.020+0.020) \times 1.334 \times 150 \text{ g/m}^2$	= 25.6 g
	A2地覆部 $(0.088+0.020+0.020) \times 1.334 \times 150 \text{ g/m}^2$	= 25.6 g
	合計	= 51.2 g
	(最小ロット)	= 500 g
バックアップ材 (地覆部用)	ウレタンフォーム 180×100	
	A1地覆部 L	= 1.3 m
	A2地覆部 L	= 1.3 m
	合計	= 2.6 m
接着剤 (バックアップ材用)	ハマタイトA・862B	
	A1地覆部 $(0.100+0.100) \times 1.334 \times 150 \text{ g/m}^2$	= 40.0 g
	A2地覆部 $(0.100+0.100) \times 1.334 \times 150 \text{ g/m}^2$	= 40.0 g
	合計	= 80.0 g
	(最小ロット)	= 100.0 g



# 床版防水補修工 数量集計書

名 称	計 算 式 ・ 略 図	数 量
舗装工		1 式
路面切削	車道部 切削深=13cm	63.3 m2
	歩道部 切削深=5cm	44.5 m2
殻運搬(路面切削)	As殻(路面切削) ※殻運搬処理工へ計上	10.4 m3
殻処分		24.440 t
基層	車道部 ②密粒度As(13)改質Ⅱ型 t=40mm	62.4 m2
	歩道部 モルタル t=20mm	44.5 m2
		0.9 m3
表層	車道部 ⑤密粒度As(13F)改質Ⅱ型 t=30mm	62.4 m2
	歩道部 ⑦細粒度As(13F) t=30mm	44.5 m2
橋面防水工		1 式
複合床版防水工	複合床版防水(塩分吸着型)	63.3 m2
	複合床版防水	44.5 m2
導水テープ	W=30mm, t=3mm	51.7 m
成型目地材	W=30mm, t=5mm RC目地シール高弾性 同等品以上	67.5 m
歩車道境界工		1 式
歩車道境界コンクリート	18N-8-25 鉄筋コンクリート	0.1 m3
型枠工	鉄筋コンクリート	1.4 m2
鉄筋加工組立	異形棒鋼 D13 SD295A	0.038 t

# 床版防水補修工 数量計算書

名 称	計 算 式 ・ 略 図	数 量
舗装工		1.0 式
路面切削	車道部 切削深13cm $A = 8.908 \times 7.100 = 63.25$	63.3 m2
	歩道部 切削深5cm $A = 8.908 \times 2.500 \times 2 = 44.54$	44.5 m2
殻運搬	$V = 63.3 \times 0.13 = 8.23$ $V = 44.5 \times 0.05 = 2.23$	8.2 m3 2.2 m3
	$\Sigma V = 10.4$	m3
	$W = (8.1 + 2.3) \times 2.35 = 24.440$	24.440 t
基層	車道部 ②密粒度As(13)改質Ⅱ型 t=40mm $A = 8.908 \times 7.000 = 62.36$	62.4 m2
	歩道部 モルタル t=20mm $A = 8.908 \times 2.500 \times 2 = 44.54$ $V = 45 \times 0.02 = 0.90$	44.5 m2 0.9 m3
表層	車道部 ⑤密粒度As(13F)改質Ⅱ型 t=30mm $A = 8.908 \times 7.000 = 62.36$	62.4 m2
	歩道部 ⑦細粒度As(13F) t=30mm $A = 8.908 \times 2.500 \times 2 = 44.54$	44.5 m2
橋面防水工		1.0 式
複合床版防水工	複合床版防水(塩分吸着型) $A = 8.908 \times 7.100 = 63.25$	63.3 m2
	複合床版防水 $A = 8.908 \times 2.500 \times 2 = 44.54$	44.5 m2
導水テープ	W=30mm, t=3mm $L = (0.891 + 0.3 + 0.3 + 3.25 + 0.3 + 0.3 + 3.36 + 0.3 + 0.927) \times 2 + 8.908 \times 2 + 7 \times 2 = 51.67$	51.7 m
成型目地材 W=30mm, t=5mm	RC目地シーリング高弾性 同等品以上 $L = 8.908 \times 6 + 7.000 \times 2 = 67.45$	67.5 m

# 床版防水補修工 数量計算書

名 称	計 算 式 ・ 略 図	数 量
歩車道境界工		1.0 式
歩車道境界コンクリート	18N-8-25 鉄筋コンクリート	
	標準部	
	$V = 0.05 \times 0.15 \times (0.891 + 3.25 + 3.36 + 0.927 + 8.908) = 0.130$	
	排水桷部	
	$V = 0.16 \times 0.10 \times 0.05 \times 3 = 0.002$	
	$V = 0.130 + 0.002 = 0.132$	0.1 m3
型枠	鉄筋コンクリート	
	$A = 0.15 \times 0.891 + (0.15 \times 0.05 \times 2) + 0.15 \times 3.25 + 0.1 \times 0.05 + 0.15 \times 0.05 + 0.15 \times 3.36 + 0.1 \times 0.05 + 0.15 \times 0.05 + 0.15 \times 0.927 + 0.1 \times 0.05 + 0.15 \times 0.05 = 1.32$	
	排水桷部	
	$A = 0.05 \times 0.16 + 0.05 \times 0.05 + 0.05 \times 0.10 + 0.10 \times 0.16 = 0.03$	
	$A = 1.32 + 0.03 = 1.35$	1.4 m2
鉄筋加工組立	異形棒鋼 D13 SD295A	
	$L = (0.791 + 3.150 + 3.260 + 0.827) \times 2 + 8.808 \times 2 = 33.67$	33.7 m
	$N = 0.791 + 3.15 + 3.26 + (0.727 / 0.25) + 4 + (8.808 / 0.25) + 1 = 50.34$	50 本
	$L = 50 \times 0.09 = 4.50$	4.5 m
	単位重量0.995kg/m	
	$W = (33.7 + 4.5) \times 0.995 = 38.009$	38 kg

## 排水装置補修工 数量集計書

名 称	計 算 式 ・ 略 図	数 量
排水装置補修工		1.0 式
排水桷設置・撤去	ステンレス排水桷 SUS304 本体・目皿t=6.0mm 管t=1.0mm, φ90 20kg未満	3.0 基
排水管撤去	鋼管	2.3 m
排水管設置	天板プレート一体型排水装置 SUS t=1.0mm φ102	2.4 m
コンクリートアンカーボルト設置		12.0 本
取付金具	SS400（溶融亜鉛メッキ）t=6.0mm, BN, EPDM	3.00 組

## 排水装置補修工 数量計算書

名 称	計 算 式 ・ 略 図	数 量
排水装置補修工		1.0 式
排水桝設置・撤去	ステンレス排水桝 SUS304 本体・目皿t=6.0mm 管t=1.0mm、φ90 20kg未満 N = 1×3箇所 = 3.00	3.0 基
排水管撤去	鋼管 L=0.76m L = 0.76×3 = 2.28	2.3 m
排水管設置	天板プレート一体型排水装置 SUS t=1.0mm φ102 L = 0.8×3 = 2.40	2.4 m
コンクリートアンカーボルト設置	N = 4×3箇所 = 12.00	12.0 本
取付金具	SS400（溶融亜鉛メッキ）t=6.0mm, BN, EPDM N = 1×3箇所 = 3.00	3.0 組

舗装すり付け工 数量集計書

名 称	計 算 式 ・ 略 図	数 量
切削オーバーレイ工		1 式
路面切削	切削深3cm	70.0 m2
殻運搬(路面切削)	As殻(路面切削) ※殻運搬処理工へ計上	3.5 m3
殻処分		8.230 t
表層	車道部 ⑤再生密粒度As(13F) t=3cm	70.0 m2
区画線工		1 式
区画線設置	ペイント式 白 実線 B=15cm	20.7 m
	ペイント式 白 破線 B=15cm	10.0 m

舗装すり付け工 数量計算書

名 称	計 算 式 ・ 略 図	数 量
切削オーバーレイ工		1.0 式
路面切削	切削深3cm ⑤密粒度As(13F) t=30mm $A = 35.0 \times 2 = 70.00$	70.0 m <sup>2</sup>
殻運搬(路面切削)	$V = (0.5 + 0.2) \div 2 \times 5.000 \times 2 = 3.50$ $W = 3.5 \times 2.35 = 8.23$	3.5 m <sup>3</sup> 8.230 t
表層	車道部 ⑤再生密粒度As(13F) t=3cm $A = 35.0 \times 2 = 70.00$	70.0 m <sup>2</sup>
区画線工		1.0 式
車道外側線	ペイント式 白 実線 B=15cm $L = 20.70$	20.7 m
車道中央線	ペイント式 白 破線 B=15cm $L = 10.00$	10.0 m

鋪裝修繕工数量集計書

名 称	計 算 式 ・ 略 図				数 量	
舗装版取壊し工					1	式
舗装版切断	アスファルト舗装版 t=3cm	第1号	第2号	4.6 + 4.6 = 9.2	9.2	m
舗装版破碎	アスファルト舗装版 t=3cm	3.5	5.8	+ = 9.3	9.3	m2
殻運搬	As殻 ※殻運搬処理工へ計上	0.1	0.2	= 0.3	0.3	m3
		0.235	0.470	= 0.705	0.71	t
道路土工					1	式
掘削	機械土工	第1号	第2号	1.8 + 2.2 = 4.0	4.0	m3
土砂等運搬	土砂運搬	1.8	2.2	+ = 4.0	4.0	m3
路床盛土	機械土工	1.2	1.0	+ = 2.2	2.2	m3
購入土	砂	1.6	1.3	+ = 2.9	2.9	m3
目地材設置工					1	式
吸出し防止材設置	B=100mm, t=10mm	第1号	第2号	0.1 + - = 0.1	0.1	m2
伐採工					1	式
支障木伐採	チェーンソー伐採 幹周120cm	第1号	第2号	- + 1 = 1	1.0	本
舗装工					1	式
凍上抑制層(歩道部)	再生砕石(RC-40) t=15cm	第1号	第2号	2.3 + 4.6 = 6.9	6.9	m2
路盤(歩道部)	クラッシュラン(C-20) t=10cm	2.3	4.6	+ = 6.9	6.9	m2
表層(歩道部)	⑦再生細粒度As(13F) t=3cm	2.3	4.6	+ = 6.9	6.9	m2



# 舗 装 修 繕 工 数 量 計 算 書

名 称	計 算 式 ・ 略 図		数 量
第1号舗装修繕工			1 式
舗装取壊し工			1 式
舗装版切断 (t=3cm)	$L = 2.30 \times 2$	$= 4.60$	4.6 m
舗装版破碎 (t=3cm)	$A = (1.00 + 0.50) \times 2.30$	$= 3.45$	3.5 m <sup>2</sup>
殻運搬 (舗装版破碎)	$V = 3.5 \times 0.03$ $W = 0.1 \times 2.35$	$= 0.11$ $= 0.235$	0.1 m <sup>3</sup> 0.235 t
道路土工			1 式
掘削	$V = 1.00 \times 1.8$	$= 1.80$	1.8 m <sup>3</sup>
土砂等運搬 土砂	$V = 1.0 \times 1.8$	$= 1.80$	1.8 m <sup>3</sup>
路床盛土	$V = 2.3 \times 1.00 \times 0.52$	$= 1.20$	1.2 m <sup>3</sup>
購入土 (砂)	$V = 1.2 \times 1.2 \div 0.9$	$= 1.60$	1.6 m <sup>3</sup>
目地材設置工			1 式
吸出し防止材設置	B=100mm、t=10mm $A = 0.1 \times 0.8$	$= 0.08$	0.1 m <sup>2</sup>
舗装工			1 式
凍上抑制層(歩道部)	再生碎石(RC-40) t=15cm $A = 2.30 \times 1.00$	$= 2.30$	2.3 m <sup>2</sup>
路盤 (歩道部)	クラッシュラン(C-20) t=10cm $A = 2.30 \times 1.00$	$= 2.30$	2.3 m <sup>2</sup>
表層 (歩道部)	⑦再生細粒度As(13F) t=3cm $A = 2.30 \times 1.00$	$= 2.30$	2.3 m <sup>2</sup>

# 舗 装 修 繕 工 数 量 計 算 書

名 称	計 算 式 ・ 略 図		数 量
第2号舗装修繕工			1 式
舗装取壊し工			1 式
舗装版切断 (t=3cm)	$L = 2.30 \times 2$	$= 4.60$	4.6 m
舗装版破碎 (t=3cm)	$A = (2.00 + 0.50) \times 2.30$	$= 5.75$	5.8 m <sup>2</sup>
殻運搬 (舗装版破碎)	$V = 5.8 \times 0.03$ $W = 0.2 \times 2.35$	$= 0.17$ $= 0.47$	0.2 m <sup>3</sup> 0.470 t
道路土工			1 式
掘削	$V = 2.00 \times 1.10$	$= 2.20$	2.2 m <sup>3</sup>
土砂等運搬 土砂	$V = 2.0 \times 1.1$	$= 2.20$	2.2 m <sup>3</sup>
路床盛土	$V = 2.30 \times 2.00 \times 0.22$	$= 1.01$	1.0 m <sup>3</sup>
購入土 (砂)	$V = 1.0 \times 1.2 \div 0.9$	$= 1.33$	1.3 m <sup>3</sup>
伐採工			1 式
支障木伐採	$N = 1$ 本		1.0 本
舗装工			1 式
凍上抑制層(歩道部)	再生砕石(RC-40) t=15cm $A = 2.30 \times 2.00$	$= 4.60$	4.6 m <sup>2</sup>
路盤 (歩道)	クラッシャーラン(C-20) t=10cm $A = 2.30 \times 2.00$	$= 4.60$	4.6 m <sup>2</sup>
表層 (歩道部)	⑦再生細粒度As(13F) t=3cm $A = 2.30 \times 2.00$	$= 4.60$	4.6 m <sup>2</sup>

# 防 護 柵 補 修 工 数 量 集 計 書

名 称	計 算 式 ・ 略 図	数 量
塗装塗替工	Ra-Ⅲ塗装系	1 式
素地調整	3種ケレン	19.5 m2
下塗	鉛・クロムフリーさび止めペイント 3層	58.5 m2
中塗	長油性フタル酸樹脂塗料	19.5 m2
上塗	長油性フタル酸樹脂塗料	19.5 m2
断面修復工	左官工法	1 構造物
充填材	ポリマーセメントモルタル	0.01 m3
殻運搬	無筋コンクリート ※殻運搬処理工へ計上	0.01 m3
殻処分		0.020 t

# 防 護 柵 補 修 工 数 量 計 算 書

名 称	計 算 式 ・ 略 図	数 量
塗装塗替工		1 式
防護柵	数 幅1 幅2 延長 面数	
柱 柱	$14 \times 0.1 \times \pi \times 0.665 \times 4 =$	3.72 m2
控除 レールφ50	$\pi \times 0.05^2 \div 4 \times 7 =$	-0.01 m2
レールφ100	$1 \times 0.10 \times \pi \times 9.8 =$	3.08 m2
控除 柱	$7 \times 0.1 \times 0.1 =$	-0.07 m2
レールφ50	$12 \times 0.05 \times \pi \times 1.45 +$	
	$8 \times 0.05 \times \pi \times 0.2 =$	2.98 m2
端部材	$(0.15+0.07)/2 \times 0.49 + ((\pi \times 0.15^2/4) +$	
	$+ (\pi \times 0.07^2/4)) / 2 \times 4 =$	0.08 m2
控除 レール	$(\pi \times 0.10^2/4) + (\pi \times 0.05^2/4) \times 2 \times 2 =$	-0.02 m2
	上流側 防護柵塗装 小計 =	9.76 m2
	下流側 防護柵塗装(=上流側) 小計 =	9.76 m2
	防護柵塗装面積 合計 =	19.5 m2
素地調整	3種ケレン =	19.5 m2
下塗	鉛・クロムフリーさび止めペイント 19.5×3層 =	58.5 m2
中塗	長油性フタル酸樹脂塗料 =	19.5 m2
上塗	長油性フタル酸樹脂塗料 =	19.5 m2
ひび割れ補修工		1 構造物
断面修復工	左官工法 ポリマーセメントモルタル $V = 0.36 \times 0.70 \times 0.05 =$	0.01 m3
殻運搬	無筋コンクリート $V = 0.36 \times 0.70 \times 0.05 =$	0.01 m3
	$W = 0.01 \times 2.35 =$	0.020 t

# 構造物補修工 数量集計書

名 称	計 算 式 ・ 略 図	数 量
ひび割れ補修工		1 式
充填工法	延長45.9m	1 構造物
充填材	可とう性エポキシ樹脂	5.98 kg
断面修復工	左官工法	1 構造物
充填材	ポリマーセメントモルタル	0.26 m3
殻運搬	無筋コンクリート ※殻運搬処理工へ計上	0.6 m3
殻処分	ひび割れ補修工 0.011 + 断面修復工 0.611 = 0.622	0.622 t

# 構 造 物 補 修 工 数 量 計 算 書

名 称	計 算 式 ・ 略 図			数 量
ひび割れ補修工 充填工法				1 構造物
	W(m)	L(m)	t(m)	
	1	= 0.01 × 1.40 × 0.01	=	0.00014 m3
	2	= 0.01 × 0.40 × 0.01	=	0.00004 m3
	3	= 0.01 × 0.70 × 0.01	=	0.00007 m3
	4	= 0.01 × 1.10 × 0.01	=	0.00011 m3
	5	= 0.01 × 0.30 × 0.01	=	0.00003 m3
	6	= 0.01 × 0.40 × 0.01	=	0.00004 m3
	7	= 0.01 × 0.80 × 0.01	=	0.00008 m3
	8	= 0.01 × 0.30 × 0.01	=	0.00003 m3
	9	= 0.01 × 0.60 × 0.01	=	0.00006 m3
	10	= 0.01 × 0.40 × 0.01	=	0.00004 m3
	11	= 0.01 × 0.20 × 0.01	=	0.00002 m3
	12	= 0.01 × 0.40 × 0.01	=	0.00004 m3
	13	= 0.01 × 0.30 × 0.01	=	0.00003 m3
	14	= 0.01 × 0.40 × 0.01	=	0.00004 m3
	15	= 0.01 × 0.20 × 0.01	=	0.00002 m3
	16	= 0.01 × 0.20 × 0.01	=	0.00002 m3
	17	= 0.01 × 0.60 × 0.01	=	0.00006 m3
	18	= 0.01 × 0.50 × 0.01	=	0.00005 m3
	19	= 0.01 × 0.50 × 0.01	=	0.00005 m3
	20	= 0.01 × 0.60 × 0.01	=	0.00006 m3
	21	= 0.01 × 0.50 × 0.01	=	0.00005 m3
	22	= 0.01 × 0.30 × 0.01	=	0.00003 m3
	23	= 0.01 × 0.20 × 0.01	=	0.00002 m3
	24	= 0.01 × 0.30 × 0.01	=	0.00003 m3
	25	= 0.01 × 0.40 × 0.01	=	0.00004 m3
	26	= 0.01 × 0.20 × 0.01	=	0.00002 m3
	27	= 0.01 × 0.30 × 0.01	=	0.00003 m3
	28	= 0.01 × 0.40 × 0.01	=	0.00004 m3
	29	= 0.01 × 0.10 × 0.01	=	0.00001 m3
	30	= 0.01 × 0.10 × 0.01	=	0.00001 m3
	31	= 0.01 × 0.10 × 0.01	=	0.00001 m3
	32	= 0.01 × 0.20 × 0.01	=	0.00002 m3
	33	= 0.01 × 0.80 × 0.01	=	0.00008 m3
	34	= 0.01 × 0.50 × 0.01	=	0.00005 m3
	35	= 0.01 × 0.30 × 0.01	=	0.00003 m3
	36	= 0.01 × 0.30 × 0.01	=	0.00003 m3
	37	= 0.01 × 0.30 × 0.01	=	0.00003 m3
	38	= 0.01 × 0.30 × 0.01	=	0.00003 m3
	39	= 0.01 × 0.40 × 0.01	=	0.00004 m3
	40	= 0.01 × 1.50 × 0.01	=	0.00015 m3
41	= 0.01 × 0.70 × 0.01	=	0.00007 m3	

# 構造物補修工 数量計算書

名 称	計 算 式 ・ 略 図	数 量
	42 = 0.01 × 0.60 × 0.01 =	0.00006 m3
	43 = 0.01 × 1.00 × 0.01 =	0.00010 m3
	44 = 0.01 × 0.60 × 0.01 =	0.00006 m3
	45 = 0.01 × 0.80 × 0.01 =	0.00008 m3
	46 = 0.01 × 0.30 × 0.01 =	0.00003 m3
	47 = 0.01 × 1.50 × 0.01 =	0.00015 m3
	48 = 0.01 × 0.70 × 0.01 =	0.00007 m3
	49 = 0.01 × 0.30 × 0.01 =	0.00003 m3
	50 = 0.01 × 0.70 × 0.01 =	0.00007 m3
	51 = 0.01 × 0.40 × 0.01 =	0.00004 m3
	52 = 0.01 × 0.70 × 0.01 =	0.00007 m3
	53 = 0.01 × 0.20 × 0.01 =	0.00002 m3
	54 = 0.01 × 1.10 × 0.01 =	0.00011 m3
	55 = 0.01 × 0.25 × 0.01 =	0.00003 m3
	56 = 0.01 × 2.40 × 0.01 =	0.00024 m3
	57 = 0.01 × 0.70 × 0.01 =	0.00007 m3
	58 = 0.01 × 0.70 × 0.01 =	0.00007 m3
	59 = 0.01 × 0.15 × 0.01 =	0.00002 m3
	60 = 0.01 × 0.50 × 0.01 =	0.00005 m3
	61 = 0.01 × 0.60 × 0.01 =	0.00006 m3
	62 = 0.01 × 0.30 × 0.01 =	0.00003 m3
	63 = 0.01 × 2.20 × 0.01 =	0.00022 m3
	64 = 0.01 × 1.50 × 0.01 =	0.00015 m3
	65 = 0.01 × 2.40 × 0.01 =	0.00024 m3
	66 = 0.01 × 0.60 × 0.01 =	0.00006 m3
	67 = 0.01 × 0.40 × 0.01 =	0.00004 m3
	68 = 0.01 × 0.30 × 0.01 =	0.00003 m3
	69 = 0.01 × 0.50 × 0.01 =	0.00005 m3
	70 = 0.01 × 0.60 × 0.01 =	0.00006 m3
	71 = 0.01 × 0.80 × 0.01 =	0.00008 m3
	72 = 0.01 × 0.80 × 0.01 =	0.00008 m3
	73 = 0.01 × 1.20 × 0.01 =	0.00012 m3
	74 = 0.01 × 0.40 × 0.01 =	0.00004 m3
	75 = 0.01 × 1.20 × 0.01 =	0.00012 m3
	$\Sigma L = 45.90 \quad m$	$\Sigma V = 0.00460 \quad m3$
	充填材使用量 可とう性エポキシ樹脂 比重1300kg/m3 $0.0046 \times 1300$	= 5.980 kg
	殻運搬(無筋コンクリート) $W = 0.0046 \times 2.35$	= 0.011 t

# 構造物補修工 数量計算書

名 称	計 算 式 ・ 略 図	数 量
断面修復工	左官工法 ポリマーセメントモルタル $W(m) \quad L(m) \quad t(m)$	1 構造物
	1 = 0.36 × 3.8 × 0.05 =	0.0684 m3
	2 = 0.2 × 0.2 × 0.05 =	0.0020 m3
	3 = 0.2 × 0.5 × 0.05 =	0.0050 m3
	4 = 0.25 × 0.25 × 0.05 =	0.0031 m3
	5 = 0.3 × 0.4 × 0.05 =	0.0060 m3
	6 = 0.2 × 0.5 × 0.05 =	0.0050 m3
	7 = 0.05 × 0.15 × 0.05 =	0.0004 m3
	8 = 0.1 × 0.15 × 0.05 =	0.0008 m3
	9 = 0.1 × 0.4 × 0.05 =	0.0020 m3
	10 = 0.2 × 0.7 × 0.05 =	0.0070 m3
	11 = 0.05 × 1.2 × 0.05 =	0.0030 m3
	12 = 0.92 × 0.05 × 0.05 =	0.0023 m3
	= 0.29 × 0.3 × 0.05 =	0.0044 m3
	13 = 0.05 × 0.6 × 0.05 =	0.0015 m3
	14 = 0.05 × 0.15 × 0.05 =	0.0004 m3
	15 = 0.05 × 0.15 × 0.05 =	0.0004 m3
	16 = 0.05 × 0.15 × 0.05 =	0.0004 m3
	17 = 0.05 × 0.15 × 0.05 =	0.0004 m3
	18 = 0.2 × 0.4 × 0.05 =	0.0040 m3
	19 = 0.05 × 0.15 × 0.05 =	0.0004 m3
	20 = 0.05 × 0.15 × 0.05 =	0.0004 m3
	21 = 0.05 × 0.2 × 0.05 =	0.0005 m3
	22 = 0.05 × 0.2 × 0.05 =	0.0005 m3
	23 = 0.1 × 0.4 × 0.05 =	0.0020 m3
	24 = 0.05 × 1.0 × 0.05 =	0.0025 m3
	25 = 0.1 × 0.7 × 0.05 =	0.0035 m3
	26 = 0.05 × 0.7 × 0.05 =	0.0018 m3
	27 = 0.05 × 0.15 × 0.05 =	0.0004 m3
	28 = 0.05 × 0.1 × 0.05 =	0.0003 m3
	29 = 0.05 × 0.2 × 0.05 =	0.0005 m3
	30 = 0.05 × 0.15 × 0.05 =	0.0004 m3
	31 = 0.05 × 0.1 × 0.05 =	0.0003 m3
	32 = 0.05 × 0.15 × 0.05 =	0.0004 m3
	33 = 0.15 × 0.4 × 0.05 =	0.0030 m3
	34 = 0.15 × 0.4 × 0.05 =	0.0030 m3
	35 = 0.05 × 0.4 × 0.05 =	0.0010 m3
	36 = 0.05 × 0.2 × 0.05 =	0.0005 m3
	37 = 0.05 × 0.2 × 0.05 =	0.0005 m3
	38 = 0.05 × 0.1 × 0.05 =	0.0003 m3
	39 = 0.15 × 0.6 × 0.05 =	0.0045 m3
	40 = 0.3 × 0.3 × 0.05 =	0.0045 m3



構造物補修工 数量計算書

名 称	計 算 式 ・ 略 図	数 量
	41 = 0.05 × 0.45 × 0.05 =	0.0011 m3
	42 = 0.3 × 0.45 × 0.05 =	0.0068 m3
	43 = 0.1 × 0.6 × 0.05 =	0.0030 m3
	44 = 0.1 × 0.8 × 0.05 =	0.0040 m3
	45 = 0.2 × 0.2 × 0.05 =	0.0020 m3
	46 = 0.2 × 0.5 × 0.05 =	0.0050 m3
	47 = 0.2 × 0.5 × 0.05 =	0.0050 m3
	48 = 0.3 × 0.5 × 0.05 =	0.0075 m3
	49 = 0.05 × 0.45 × 0.05 =	0.0011 m3
	50 = 0.05 × 0.4 × 0.05 =	0.0010 m3
	51 = 0.1 × 0.1 × 0.05 =	0.0005 m3
	52 = 0.25 × 0.35 × 0.05 =	0.0044 m3
	53 = 0.05 × 0.1 × 0.05 =	0.0003 m3
	54 = 0.6 × 0.3 × 0.05 =	0.0090 m3
	55 = 0.05 × 0.4 × 0.05 =	0.0010 m3
	56 = 0.05 × 0.2 × 0.05 =	0.0005 m3
	57 = 0.2 × 0.2 × 0.05 =	0.0020 m3
	58 = 0.1 × 0.3 × 0.05 =	0.0015 m3
	59 = 0.2 × 0.2 × 0.05 =	0.0020 m3
	59 = 0.3 × 0.75 × 0.05 =	0.0113 m3
	60 = 0.2 × 0.25 × 0.05 =	0.0025 m3
	61 = 0.05 × 0.2 × 0.05 =	0.0005 m3
	62 = 0.05 × 0.25 × 0.05 =	0.0006 m3
	63 = 0.05 × 0.3 × 0.05 =	0.0008 m3
	63 = 0.05 × 0.8 × 0.05 =	0.0020 m3
	64 = 0.05 × 0.4 × 0.05 =	0.0010 m3
	65 = 0.05 × 0.3 × 0.05 =	0.0008 m3
	66 = 0.05 × 0.35 × 0.05 =	0.0009 m3
	67 = 0.1 × 0.1 × 0.05 =	0.0005 m3
	68 = 0.25 × 0.2 × 0.05 =	0.0025 m3
	69 = 0.25 × 0.9 × 0.05 =	0.0113 m3
	70 = 0.3 × 0.2 × 0.05 =	0.0030 m3
	70 = 0.3 × 1.1 × 0.05 =	0.0165 m3
	71 = 0.1 × 0.8 × 0.05 =	0.0040 m3
	$\Sigma V =$	0.26 m3
殻運搬（無筋コンクリート）		
W =	0.26 × 2.35 =	0.611 t

# 下部補修工 数量集計書

名 称	計 算 式 ・ 略 図	数 量
ひび割れ補修工		1.0 式
断面修復工	左官工法 ポリマーセメントモルタル A=0.2m3	1 構造物
充填剤	ポリマーセメントモルタル	0.21 m3
殻運搬	無筋コンクリート ※殻運搬処理工へ計上	0.21 m3
殻処分		0.49 t

# 下部補修工 数量計算書

名 称	計 算 式 ・ 略 図	数 量
ひび割れ補修工 断面修復工	左官工法 ポリマーセメントモルタル W(m) L(m) t(m) 1 = 0.8 × 0.4 × 0.1 = 0.03200 m3 2 = 0.35 × 0.3 × 0.05 = 0.00525 m3 3 = 0.1 × 0.5 × 0.05 = 0.00250 m3 4 = 0.2 × 0.8 × 0.05 = 0.00800 m3 5 = 0.25 × 0.3 × 0.05 = 0.00375 m3 6 = 0.2 × 0.15 × 0.05 = 0.00150 m3 7 = 0.2 × 0.2 × 0.05 = 0.00200 m3 8-1 = 1 × 0.8 × 0.1 - (0.3 × 0.3 × 1/2 × 0.1) = 0.07550 m3 8-2 = 1 × 0.3 × 0.1 = 0.03000 m3 8-3 = 0.168 × 0.4 × 0.1 = 0.00672 m3 8-4 = 0.176 × 0.4 × 0.34 = 0.02394 m3 9 = 0.1 × 0.05 × 0.05 = 0.00025 m3 10 = 0.25 × 0.5 × 0.15 = 0.01875 m3 ΣV = 0.21016 m3	1.0 式 1 構造物
殻運搬	無筋コンクリート 0.21×2.35	0.21 m3 0.49 t

# 支 承 補 修 工 数 量 集 計 書

名 称	計 算 式 ・ 略 図	数 量
塗装塗替工		1.0 式
金属溶射	区分：支承金属溶射ブラスト法（潤滑性防錆剤注入あり） 規格：線支承 反力：300kN超え1500kN以下	12.0 基

# 支 承 補 修 工 数 量 計 算 書

名 称	計 算 式 ・ 略 図	数 量
塗装塗替工		1.0 式
金属溶射	区分：支承金属溶射ブラスト法（潤滑性防錆剤注入あり） 規格：線支承 反力：300kN超え1500kN以下	12.0 基

# 主桁・対傾構補修工 数量集計書

名 称	計 算 式 ・ 略 図	数 量
塗装塗替え工		1.0 式
塗膜除去工		1.0 式
塗膜除去	インバイロワン工法	150.7 m2
	塗膜剥離剤 インバイロワン 1.0kg/m2	150.7 kg
剥離剤・塗膜かす回収・積込		150.7 m2
廃材の運搬・処理		211.0 kg
現場塗装工	Rc-Ⅱ 塗装系	1.0 式
素地調整	2種ケレン	150.7 m2
防食下地	有機ジンクリッチペイント	150.7 m2
下塗	弱溶剤形変性エポキシ樹脂塗料 (2回)	301.4 m2
中塗	弱溶剤形ふっ素樹脂塗料	150.7 m2
上塗	弱溶剤形ふっ素樹脂塗料	150.7 m2

主桁・対傾構補修工 数量計算書

名 称	計 算 式 ・ 略 図							数 量
塗装塗替え工								1.00 式
主桁 G1	数	幅1	幅2	延長	面数			
上フランジ								
Uflg	1	×	0.15	×	9.7	×	1	= 1.46
腹板								
web	1	×	0.8	×	9.7	×	2	= 15.52
垂直補剛材								
V-Stiff	12	×	0.09	×	0.8	×	2	= 1.73
下フランジ								
Uflg	1	×	0.15	×	9.7	×	2	= 2.91
					G1塗装	小計	=	21.62 m2
主桁 G2	数	幅1	幅2	延長	面数			
上フランジ								
Uflg	1	×	0.3	×	9.7	×	1	= 2.91
腹板								
web	1	×	0.7	×	9.7	×	2	= 13.58
垂直補剛材								
V-Stiff	14	×	0.09	×	0.7	×	2	= 1.76
下フランジ								
Uflg	1	×	0.28	×	9.7	×	2	= 5.43
					G2塗装	小計	=	23.68 m2
主桁 G3					G3塗装(=G2)	小計	=	23.68 m2
主桁 G4					G4塗装(=G2)	小計	=	23.68 m2
主桁 G5					G5塗装(=G2)	小計	=	23.68 m2
主桁 G6					G6塗装(=G1)	小計	=	21.62 m2
					G1～G6主桁塗装面積	合計	=	137.96 m2

主桁・対傾構補修工 数量計算書

名 称	計 算 式 ・ 略 図										数 量
端対傾構	数	幅1		幅2		延長		面数			
A1 G1～G2											
L 山形鋼	2	×	0.09	×	0.09	×	2.3	×	4	=	0.15
L 山形鋼	2	×	0.09	×	0.09	×	0.94	×	4	=	0.06
Guss ガセット	1	×	0.125			×	0.5	×	2	=	0.13
Guss ガセット	2	×	0.15			×	0.5	×	2	=	0.30
Guss ガセット	2	×	0.15			×	0.35	×	2	=	0.21
						A1	G1～G2塗装		小計	=	0.85 m2
端対傾構											
A1 G2～G3											
						A1	G2～G3塗装(=G1～G2)		小計	=	0.85 m2
端対傾構											
A1 G3～G4											
						A1	G3～G4塗装(=G1～G2)		小計	=	0.85 m2
端対傾構											
A1 G4～G5											
						A1	G4～G5塗装(=G1～G2)		小計	=	0.85 m2
端対傾構											
A1 G5～G6											
						A1	G5～G6塗装(=G1～G2)		小計	=	0.85 m2
						A1	G1～G6端対傾構塗装面積		合計	=	4.25 m2
端対傾構	数	幅1		幅2		延長		面数			
A2 G1～G2											
L 山形鋼	2	×	0.09	×	0.09	×	2.3	×	4	=	0.15
L 山形鋼	2	×	0.09	×	0.09	×	0.94	×	4	=	0.06
Guss ガセット	1	×	0.125			×	0.5	×	2	=	0.13
Guss ガセット	2	×	0.15			×	0.5	×	2	=	0.30
Guss ガセット	2	×	0.15			×	0.35	×	2	=	0.21
						A2	G1～G2塗装		小計	=	0.85 m2
端対傾構											
A2 G2～G3											
						A2	G2～G3塗装(=G1～G2)		小計	=	0.85 m2



## 主桁・対傾構補修工 数量計算書

名 称		計 算 式 ・ 略 図										数 量	
端対傾構													
A2	G3～G4												
		A2 G3～G4塗装 (=G1～G2)				小計		=	0.85 m2				
端対傾構													
A2	G4～G5												
		A2 G4～G5塗装 (=G1～G2)				小計		=	0.85 m2				
端対傾構													
A2	G5～G6												
		A2 G5～G6塗装 (=G1～G2)				小計		=	0.85 m2				
		A2 G1～G6端対傾構塗装面積				合計		=	4.25 m2				
対傾構 G1～G2		数	幅1	幅2	延長	面数							
L	山形鋼	2	×	0.09	×	0.09	×	2.3	×	4	=	0.15	
L	山形鋼	2	×	0.09	×	0.09	×	0.94	×	4	=	0.06	
Guss	ガセット	1	×	0.125			×	0.5	×	2	=	0.13	
Guss	ガセット	2	×	0.15			×	0.5	×	2	=	0.30	
Guss	ガセット	2	×	0.15			×	0.35	×	2	=	0.21	
						G1～G2塗装		小計	=	0.85 m2			
対傾構 G2～G3													
		G2～G3塗装 (=G1～G2)				小計		=	0.85 m2				
対傾構 G3～G4													
		G3～G4塗装 (=G1～G2)				小計		=	0.85 m2				
対傾構 G4～G5													
		G4～G5塗装 (=G1～G2)				小計		=	0.85 m2				
対傾構 G5～G6													
		G5～G6塗装 (=G1～G2)				小計		=	0.85 m2				
		G1～G6対傾構塗装面積				合計		=	4.25 m2				
		合計塗装面積				合計		=	150.7 m2				

# 主桁・対傾構補修工 数量計算書

名 称	計 算 式 ・ 略 図	数 量
塗膜除去工		1.0 式
塗膜除去	インバイロワン工法 =	150.7 m2
	塗膜剥離剤 インバイロワン 1.0kg/m2 =	150.7 kg
剥離剤・塗膜かす回収・積込	=	150.7 m2
廃材の運搬・処理	塗膜・養生シート・安全具など参考重量=1.4kg/m2 W= 150.7×1.4 =	211.0 kg
	施工日数 塗膜除去：50m2/日 塗膜剤・塗膜かす回収・積込：50m2/日 N= 150.7/50×2 = 7 日	
現場塗装工	Rc-II 塗装系	1.0 式
素地調整	2種ケレン =	150.7 m2
防食下地	有機ジンクリッチペイント =	150.7 m2
下塗	弱溶剤形変性エポキシ樹脂塗料 150.7×2回 =	301.4 m2
中塗	弱溶剤形ふっ素樹脂塗料 =	150.7 m2
上塗	弱溶剤形ふっ素樹脂塗料 =	150.7 m2

# 殻運搬処理工 数量集計書

名 称	計 算 式 ・ 略 図	数 量
殻運搬処理工		1 式
殻運搬 殻処分	路面切削材	13.9 m3 32.67 t
殻運搬 殻処分	舗装版破碎材	0.3 m3 0.71 t
殻運搬 殻処分	無筋コンクリート	0.8 m3 1.88 t

# 殻運搬処理工 数量集計書

名 称				数	量
殻運搬処理工				1	式

# 足 場 設 置 工 数 量 集 計 書

名 称	計 算 式 ・ 略 図	数 量
足場工		1 式
吊足場	TYPE-H =	28.9 m2
朝顔	$A = 2.7 \times 2.02 \times 2$ =	10.9 m2
板張防護(床面)	$A = 14.3 \times 2.02$ =	28.9 m2
板張防護(朝顔)	$A = 2.7 \times 2.02 \times 2$ =	10.9 m2
シート張防護(床面)	$A = 14.3 \times 2.02$ =	28.9 m2
シート張防護(朝顔)	$A = 2.7 \times 2.02 \times 2$ =	10.9 m2
塗膜剥離剤養生シート	$A = 9.9 \times 14.3 + (9.9 \times 1.5 \times 2)$ =	171.3 m2

# 足 場 設 置 工 数 量 計 算 書

名 称	計 算 式 ・ 略 図	数 量
足場工		1 式
吊足場	TYPE-H A = 14.3×2.02 =	28.9 m2
朝顔	A = 2.7×2.02×2 =	10.9 m2
板張防護(床面)	A = 14.3×2.02 =	28.9 m2
板張防護(朝顔)	A = 2.7×2.02×2 =	10.9 m2
シート張防護(床面)	A = 14.3×2.02 =	28.9 m2
シート張防護(朝顔)	A = 2.7×2.02×2 =	10.9 m2
塗膜剥離剤養生シート	A = 9.9×14.3+(9.9×1.5×2) =	171.3 m2