

5.1 数量総括表

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	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	
橋梁補修						式	1	1			
	橋面補修工					式	1	1			
		路面切削				式	1	1			
			路面切削	[コンクリート舗装、t=5cm]							
					路面切削	m2	48.5	49			
				[アスファルト舗装、t=3cm]							
				CB430010	路面切削	m2	8.4	8.4			
					施工区分：帯状切削3cm以下						
					段差すりつけの撤去作業：-						
		運搬処理工				式	1	1			
			殻運搬(路面切削)								
				CB430020	殻運搬	m3	0.3	0.3			
					DID区間の有無：無し						
					運搬距離(DID区間：無し)：12.0km以下						(有)大昇運輸
			殻処分	[Co切削材]		m3	2.4	2.4			W=5.7t
				[As切削材]		m3	0.3	0.3			W=0.6t
		橋面防水工				式	1	1			
			橋面防水	[複合型]		m2	45.5	46			
					塗膜系防水	m2	45.5	46			
					デッキコートN	m2	45.5	46			
					成形目地	m	30.1	30			W=30mm
					スパイラルパイプ	m	29.8	30			φ15mm、ステンレス
					既設排水桝削孔	孔	4	4			φ30mm
				CB435950	充填補修工	孔	4	4			エポキシ系
					スラブトレーン	個	4	4			床版厚170mm用
					フレキシブルチューブ	本	4	4			樹脂製、φ25mm、L=3.2m
					サドルパイント	組	8	8			樹脂製、φ25mm用
		コンクリート削孔工				式	1	1			
				[削孔径50mm、削孔長120mm]							
				CB224420	さく岩機削孔	孔	4	4			
					削孔径：30mm以上60mm未満						
					削孔深：100mm以上200mm未満						
				[削孔径100mm、削孔長50mm]							
				CB224430	コンクリート窄孔機	孔	4	4			

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	
					削孔径：100mm以上110mm未満						
					削孔深：50mm以上200mm未満						
		アスファルト舗装工				式	1	1			
			表層(車道・路肩部)	[改質Ⅱ型⑤密粒度As(13F)、t=5cm]							
				CB410260	表層(車道・路肩部)	m2	45.5	46			
					平均幅員：1.4m以上3.0m未満						
					1層当り平均厚：50mm						
					材料：改質Ⅱ型⑤密粒度As(13F)						
					瀝青材：タックコート						
			表層(歩道部)	[⑤再生密粒度As(13F)、t=3cm]							
				CB410261	表層(歩道部)	m2	5.9	5.9			
					平均厚さ：30mm						
					平均幅員：1.4m未満						
					材料：⑤再生密粒度As(13F)						
					瀝青材料種類：タックコート						
	伸縮装置補修工					式	1	1			
		伸縮装置設置工				式	1	1			
			鋼製伸縮装置	[鋼製ジョイント]		m	8.6	8.6			
					橋梁用伸縮継手装置設置工	m	8.6	8.6			新設(後付け)、普通型
					鋼製伸縮装置	m	8.6	8.6			鋼製ジョイント、伸縮量20mmタイプ
					遮水エッジ	箇所	4	4			伸縮量20mm用
					シール材	ℓ	1.0	1.0			シリコン系
					バックアップ材	ℓ	2.4	2.4			ウレタンフォーム
					差し筋アンカー	本	128	128			D16
			コンクリートはつり	[t=3cm]		m2	5.6	5.6			
				CB224250	コンクリートはつり	m2	5.6	5.6			
					平均はつり厚：3cm以下						
				[t=5cm]							
				CB224250	コンクリートはつり	m2	2.6	2.6			
					平均はつり厚：3cm超6cm以下						
			積込	[コンクリート殻]							
				CB224260	積込	m3	0.3	0.3			
		運搬処理工				式	1	1			
			殻運搬	[コンクリートとりこわし、人力積込]							

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	
				CB227010	殻運搬	m3	0.3	0.3			
					殻発生作業:コンクリート構造物とりこわし						
					積込工法区分:人力積込						
					DID区間の有無:無し						
					運搬距離(DID区間:無):5.0km以下						(有)アドバン
			殻処分	[無筋コンクリート塊]		m3	0.3	0.3			W=0.7t
	排水装置補修工					式	1	1			
		排水管設置設工				式	1	1			
			排水管設置	[塩ビ管]							
				CB473320	排水管設置工	m	6.6	6.6			
					管種区別:塩ビ管						
					高気密ステンレス排水管	本	4	4			φ150×1650
					取付金具TS1	組	4	4			B.N アンカー含む
			コンクリートアンカーボルト設置	[M10×80、M12×100]							
				CB473310	アンカーボルト設置	本	24	24			
	橋梁付属物工					式	1	1			
		水切り設置工				式	1	1			
			アンカーボルト設置	打込み式 M8×90(SUS)							
					アンカーボルト設置工	本	46	46			
			FRP水切り工	L60×50×5×1500(FRP製)							
					水切り設置工	m	23.0	23			
	橋梁補修工					式	1	1			
		高欄・地覆・親柱補修工									
			コンクリートはつり	[t=3cm]							
				CB224250	コンクリートはつり	m2	64.8	65			
					平均はつり厚:3cm以下						
			コンクリート構造物取壊し	[無筋構造物、人力]							
					構造物とりこわし	m3	0.1	0.1			
			積込	[コンクリート殻]							
				CB224260	積込	m3	0.8	0.8			
						式	1	1			
			殻運搬	[コンクリートとりこわし、人力積込]							
				CB227010	殻運搬	m3	1.0	1.0			
					殻発生作業:コンクリート構造物とりこわし						

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	
					積込工法区分:人力積込						
					DID区間の有無:無し						
					運搬距離(DID区間:無):5.0km以下						(有)アドバン্স
			殻処分	[無筋コンクリート塊]		m3	1.0	1.0			W=2.3t
			コンクリート表面処理								
					下地モルタル	m2	67.0	67			
					角部面取り	m	199.8	200			
			コンクリート	[構造物種別、施工条件、生コンクリート規格]							
				CB240010	コンクリート	m3	0.1	0.1			
					構造物種別:小型構造物						
					施工条件:人力打設						
					生コンクリート規格:24-12-25						
					設計日打設量:-						
					養生工の種類:一般養生						
					圧送管の追加延長:-						
					現場内小運搬の有無:無し						
					打設高さ、水平距離:-						
			型枠	一般型枠]							
				CB240210	型枠	m2	1.1	1.1			
					型枠の種類:一般型枠						
					構造物の種類:小型構造物						
		ひび割れ補修工				式	1	1			
			低圧注入工法			橋	1	1			
					ひび割れ補修工(低圧注入工)	m	10.4	10			
					シール材	kg	1.10	1.10			エポキシ樹脂
					注入器具	個	42	42			
					注入材	kg	2.1	2.1			エポキシ樹脂
		断面修復工				式	1	1			
			左官工法	[修復厚 t=3~10cm]		橋	1	1			
					断面修復工(左官工法)	m3	0.131	0.131			鉄筋防錆処理有り
					断面修復工(左官工法)	m3	0.303	0.303			鉄筋防錆処理無し
		運搬処理工				式	1	1			
			人力積込								
				CB210830	人力積込み	m3	0.43	0.40			

[illegible]

5.2 橋 面 補 修 工

橋面補修工数量集計表

細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
路面切削	コンクリート舗装、t=5cm	m2	48.5	
殻運搬	路面切削	m3	2.4	
殻処分	コンクリート切削材	t	5.7	
床版防水	塗膜系複合型	m2	45.5	
成形目地	W=30mm	m	30.1	
スパイラルパイプ	φ15mm、ステンレス	m	29.8	
既設排水管削孔	φ30mm	孔	4	
コンクリート削孔	φ30以上60mm未満 L100以上200mm未満	孔	4	
コンクリート削孔	φ100以上200mm以下 L50以上200mm未満	孔	4	
充填補修工	エポキシ樹脂系	孔	4	
スラブトレーン	床版厚170mm用	個	4	
フレキシブルチューブ	樹脂製 φ25、L=3.2m	個	4	
サドルバント	樹脂製 φ25mm用	組	8	
橋面舗装	改質Ⅱ型⑤密粒度 アスコン(13F)、t=5cm、1.4m以上3.0m以下	m2	45.5	
路面切削	帯状切削3cm以下	m2	8.4	
殻運搬	路面切削	m3	0.3	
殻処分	アスファルト切削材	t	0.6	
舗装復旧	⑤再生密粒度アスコン(13F)、t=3cm	m2	5.9	

一般計算書

種 別：橋面補修工
 ブロック：一般計算書
 区 分：

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
路面切削 コンクリート舗装、t=5cm	$A = 4.20 \times 11.54 - \frac{0.0605^2 \times \pi / 4 \times 4}{\text{排水桟控除}} = 48.46 \text{ m}^2$	48.5 m ²
殻運搬 路面切削	$V = 48.46 \times 0.05 = 2.42 \text{ m}^3$	2.4 m ³
殻処分 コンクリート切削材	$W = 2.42 \times 2.35 \text{ t/m}^3 = 5.69 \text{ t}$	5.7 t
床版防水 塗膜系複合型	$A = 4.20 \times 10.84 - \frac{0.0605^2 \times \pi / 4 \times 4}{\text{排水桟控除}} = 45.52 \text{ m}^2$	45.5 m ²
成形目地 W=30mm	$L = (4.20 + 10.84) \times 2 = 30.08 \text{ m}$	30.1 m
スパイラルパイプ φ15mm、ステンレス	$L = 1.5 \times 4 + 7.8 \times 2 + 4.1 \times 2 = 29.80 \text{ m}$	29.8 m
既設排水管削孔 φ30mm	$N = 4 = 4 \text{ 孔}$	4 孔
コンクリート削孔 φ30以上60mm未満 L100以上200mm未満	スラブトレーン $N = 4 = 4 \text{ 孔}$	4 孔
コンクリート削孔 φ100以上200mm以下 L50以上200mm未満	スランブトレーン $N = 4 = 4 \text{ 孔}$	4 孔
充填補修工 エポキシ樹脂系	$N = 4 = 4 \text{ 孔}$	4 孔
スラブトレーン 床版厚170mm用	$N = 4 = 4 \text{ 個}$	4 個

一般計算書

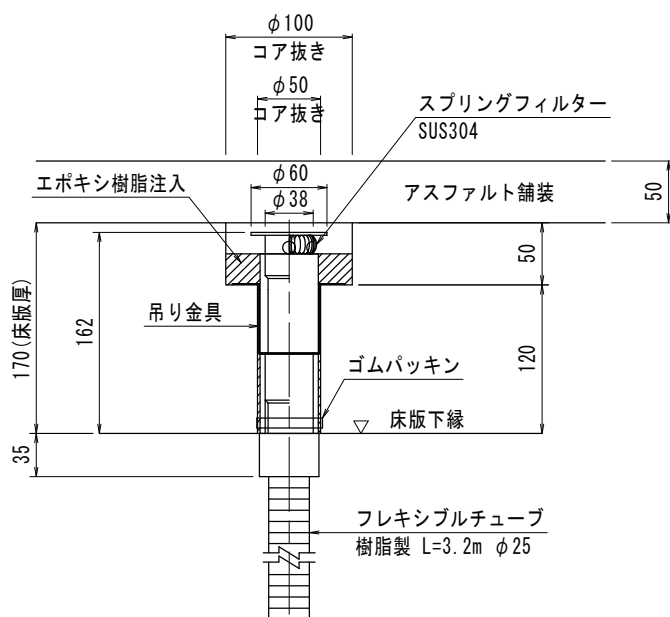
種 別：橋面補修工
 ブロック：一般計算書
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
フレキシブルチューブ 樹脂製 φ25、L=3.2m	$N = 4 = 4 \text{ 個}$	4 個
サドルバンド 樹脂製 φ25mm用	$N = 2 \times 4 = 8 \text{ 組}$	8 組
橋面舗装 改質Ⅱ型⑤密粒度 アスコン(13F)、t=5cm、 1.4m以上3.0m以下	$A = 4.20 \times 10.84 - \frac{0.0605^2 \times \pi / 4 \times 4}{\text{排水桝控除}} = 45.52 \text{ m}^2$	45.5 m ²
路面切削 带状切削3cm以下	$A1 \text{ 橋台}$ $A = 1.00 \times 4.20 = 4.20 \text{ m}^2$ $A2 \text{ 橋台}$ $A = 1.00 \times 4.20 = 4.20 \text{ m}^2$ $\Sigma A = 8.40 \text{ m}^2$	8.4 m ²
穀運搬 路面切削	$A1 \text{ 橋台 } t=3\text{cm}$ $V = 4.20 \times 0.03 = 0.13 \text{ m}^3$ $A2 \text{ 橋台 } t=3\text{cm}$ $V = 4.20 \times 0.03 = 0.13 \text{ m}^3$ $\Sigma V = 0.26 \text{ m}^3$	0.3 m ³
穀処分 アスファルト切削材	$A1 \text{ 橋台}$ $W = 0.13 \times 2.30 \text{ t/m}^3 = 0.30 \text{ t}$ $A2 \text{ 橋台}$ $W = 0.13 \times 2.30 \text{ t/m}^3 = 0.30 \text{ t}$ $\Sigma W = 0.60 \text{ t}$	0.6 t
舗装復旧 ⑤再生密粒度アスコン (13F)、t=3cm	$A1 \text{ 橋台}$ $A = 4.20 \times 0.70 = 2.94 \text{ m}^2$ $A2 \text{ 橋台}$ $A = 4.20 \times 0.70 = 2.94 \text{ m}^2$ $\Sigma A = 5.88 \text{ m}^2$	5.9 m ²

單位數量計算書

別：充填補修工
格：工⁰ 抄系

1箇所当り



材料／規格	算 式	数 量
注入材		
球 粉系	$V1 = (0.05^2/4 \times \pi - 0.045^2/4 \times \pi) \times 0.12 = 0.000045 \text{ m}^3$	
	$V2 = (0.10^2/4 \times \pi - 0.045^2/4 \times \pi) \times 0.02 = 0.000125 \text{ m}^3$	
	合計 $\Sigma V = 0.000045 + 0.000125 = 0.000170 \text{ m}^3$	
	比重1.2 $W = 0.000170 \times 1.2 \times 1000 \times 1.2 (\text{ロス率}) = 0.245 \text{ kg}$	0.2 kg

5.3 伸縮装置補修工

一般計算書

種 別：伸縮装置補修工
 ブロック：一般計算書
 区 分：

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
伸縮装置設置工 新設(後付け)、 普通型	A1橋台 $L = 4.30$ $= 4.30 \text{ m}$ A2橋台 $L = 4.30$ $= 4.30 \text{ m}$ $\Sigma L = 8.60 \text{ m}$	8.6 m
鋼製伸縮装置 鋼製ジョイント、 伸縮量20mmタイプ	A1橋台 $L = 4.30$ $= 4.30 \text{ m}$ A2橋台 $L = 4.30$ $= 4.30 \text{ m}$ $\Sigma L = 8.60 \text{ m}$	8.6 m
遮水エッジ 伸縮量20mm用	A1橋台 $N = 2$ $= 2 \text{ 箇所}$ A2橋台 $N = 2$ $= 2 \text{ 箇所}$ $\Sigma N = 4 \text{ 箇所}$	4 箇所
シール材 シリコン系	A1橋台 $\ell 1 = (0.46 + 0.15) \times 2 \times 0.02 \times 0.02 \times 1000$ $= 0.49 \ell$ A2橋台 $\ell 1 = (0.46 + 0.15) \times 2 \times 0.02 \times 0.02 \times 1000$ $= 0.49 \ell$ $\Sigma \ell = 0.98 \ell$	1.0 ℓ
バックアップ材 ウレタンフォーム	A1橋台 $L1 = (0.46 + 0.15) \times 2$ $= 1.22 \text{ m}$ $\ell 1 = (0.46 + 0.15) \times 2 \times 0.02 \times 0.05 \times 1000$ $= 1.22 \ell$ A2橋台 $L2 = (0.46 + 0.15) \times 2$ $= 1.22 \text{ m}$ $\ell 2 = (0.46 + 0.15) \times 2 \times 0.02 \times 0.05 \times 1000$ $= 1.22 \ell$ $\Sigma L = 2.44 \text{ m}$ $\Sigma \ell = 2.44 \ell$	2.4 m 2.4 ℓ

一般計算書

種 別：伸縮装置補修工
 ブロック：一般計算書
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
差し筋アンカー D16	A1橋台 $N = 16 \times 2 \times 2 = 64$ 本 A2橋台 $N = 16 \times 2 \times 2 = 64$ 本 $\Sigma N = 128$ 本	128 本
コンクリートはつり 3cm以下	A1橋台 t=3cm $A = (0.30 + 0.35) \times 4.30 = 2.80$ m2 A2橋台 t=3cm $A = (0.30 + 0.35) \times 4.30 = 2.80$ m2 $\Sigma A = 5.60$ m2	5.6 m2
コンクリートはつり 3cm超6cm以下	A1橋台 t=5cm $A = 0.30 \times 4.30 = 1.29$ m2 A2橋台 t=5cm $A = 0.30 \times 4.30 = 1.29$ m2 $\Sigma A = 2.58$ m2	2.6 m2
積込み コンクリート殻	A1橋台 (パレレット8cm、床版3cm) $V = (0.30 \times 0.08 + 0.35 \times 0.03) \times 4.30 = 0.15$ m3 A2橋台 (パレレット8cm、床版3cm) $V = (0.30 \times 0.08 + 0.35 \times 0.03) \times 4.30 = 0.15$ m3 $\Sigma V = 0.30$ m3	0.3 m3
コンクリート殻運搬 コンクリート構造物取壊し、 人力積込	A1橋台 $V = 0.15 = 0.15$ m3 A2橋台 $V = 0.15 = 0.15$ m3 $\Sigma V = 0.30$ m3	0.3 m3
殻処分 無筋コンクリート塊	A1橋台 $W = 0.15 \times 2.35 \text{ t/m}^3 = 0.35$ t A2橋台 $W = 0.15 \times 2.35 \text{ t/m}^3 = 0.35$ t $\Sigma W = 0.70$ t	0.7 t

5.4 排水装置補修工

一般計算書

種 別：排水装置補修工
 ブロック：一般計算書
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
橋梁用排水管設置工		
VP管	$L = 1.65 \times 4 = 6.60 \text{ m}$	6.6 m
アンカーボルト設置	$N = (4+2) \times 4 \text{箇所} = 24.0 \text{ 本}$	24 本
高気密ステンレス管 φ 150×1650、 SUS304	$N = 4 = 4 \text{ 本}$	4 本
取付金具TS1 B. N. アンカー含む	$N = 4 = 4 \text{ 組}$	4 組

5.5 水 切 り 工

水切り工数量集計表

[illegible]

一般計算書

種 別：水切り工
ブロック：一般計算書
区 分：

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
水切り設置工 L60×50×5×1500 (FRP製)	L= (1.50×7+1.00)×2 = 23.00 m	23.0 m
コンクリートアンカー 打込み式, M8×90(SUS)	N= (7×3+2)×2 = 46 本	46 本

5.6 高欄・地覆・親柱補修工

高欄・地覆・親柱補修工数量集計表

[illegible]

一般計算書

種 別：高欄・地覆・親柱補修工
 ブロック：一般計算書
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
化粧モルタル撤去工 (コンクリートはつり) 3cm以下	化粧モルタル撤去工図(1/6)～(3/6)より $A = 20.1 + 22.3 + 22.4 = 64.80 \text{ m}^2$	64.8 m ²
コンクリート取壊し 無筋構造物、人力	親柱受台補修工図より 親柱受台(起点側上流親柱) $V1 = (0.83 \times 0.66 - 0.515 \times 0.515) \times 0.15 = 0.04 \text{ m}^3$ 親柱受台(終点側下流親柱) $V2 = (0.83 \times 0.70 - 0.515 \times 0.515) \times 0.17 = 0.05 \text{ m}^3$ 親柱受台(終点側上流親柱) $V3 = (0.83 \times 0.68 - 0.515 \times 0.515) \times 0.15 = 0.04 \text{ m}^3$ $\Sigma V = 0.13 \text{ m}^3$	0.1 m ³
人力積込 コンクリート殻	$V = 64.80 \times 0.013 = 0.84 \text{ m}^3$	0.8 m ³
殻運搬 コンクリート構造物取壊し、 人力積込	$V = 64.80 \times 0.013 + 0.13 = 0.97 \text{ m}^3$	1.0 m ³
殻処分 無筋コンクリート	$W = 0.97 \times 2.35 \text{ t/m}^3 = 2.28 \text{ t}$	2.3 t
下地モルタル t=10mm	高欄・地覆補修工図(5/6)より $A1 = 11.54 \times 0.31 \times 2 = 7.15 \text{ m}^2$ $A2 = (1.53 \times 2 + 1.575 \times 3 + 1.585) \times 0.0775 \times 2 = 1.45 \text{ m}^2$ $A3 = (11.54 \times 0.2275 - 0.31 \times 0.075 \times 7) \times 2 = 4.93 \text{ m}^2$ $A4 = 11.54 \times 0.15 \times 2 = 3.46 \text{ m}^2$ $A5 = (0.99 \times 0.515 \times 4 - 0.50 \times 0.15 - 0.85 \times 0.31) \times 3 = 5.10 \text{ m}^2$ 高欄・地覆補修工図(6/6)より $A1 = 0.31 \times 0.85 \times 7 \times 2 \times 2 = 7.38 \text{ m}^2$ $A2 = (1.53 \times 2 + 1.575 \times 3 + 1.585) \times 0.16 \times 2 \times 2 = 6.00 \text{ m}^2$ $A3 = ((1.53 \times 2 + 1.575 \times 3 + 1.585) \times 0.59 - 0.60 \times 0.31 \times 6) \times 2 \times 2 = 17.65 \text{ m}^2$ $A4 = 0.31 \times 0.31 \times 7 \times 2 = 1.35 \text{ m}^2$ $A5 = (1.53 \times 2 + 1.575 \times 3 + 1.585) \times 0.235 \times 2 = 4.40 \text{ m}^2$ $A6 = (1.53 \times 2 + 1.575 \times 3 + 1.585) \times 0.04 \times 2 \times 2 = 1.50 \text{ m}^2$ $A7 = (0.85 \times 0.31 - 0.16 \times 0.235 - 0.59 \times 0.155) \times 12 \times 2 = 3.23 \text{ m}^2$ $A8 = (0.60 + 0.31) \times 2 \times 0.155 \times 6 \times 2 = 3.39 \text{ m}^2$ $\Sigma A = 66.99 \text{ m}^2$	67.0 m ²

一般計算書

種 別：高欄・地覆・親柱補修工
 ブロック：一般計算書
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
役物割増 面取り	高欄・親柱補修工図(5/6)より $L1 = (1.530 \times 2 + 1.575 \times 3 + 1.585) \times 2 = 18.74 \text{ m}$ $L2 = 11.54 \times 2 = 23.08 \text{ m}$ $L3 = (0.99 + 0.515) \times 4 \times 3 = 18.06 \text{ m}$ 高欄・親柱補修工図(6/6)より $L4 = (1.530 \times 2 + 1.575 \times 3 + 1.585) \times 4 \times 2 = 74.96 \text{ m}$ $L5 = (0.85 + 0.31) \times 4 \times 7 \times 2 = 64.96 \text{ m}$ $\Sigma L = 199.80 \text{ m}$	199.8 m
コンクリート 24-8-25	親柱受台補修工図より コンクリート取壊しに同じ $V = 0.130 = 0.130 \text{ m}^3$	0.13 m3
型枠 小型構造物	起点側上流親柱 $A1 = (0.66 \times 2 + 0.83 + 0.165) \times 0.15 = 0.35 \text{ m}^2$ 終点側下流親柱 $A2 = (0.70 \times 2 + 0.83 + 0.15) \times 0.17 = 0.40 \text{ m}^2$ 終点側上流親柱 $A3 = (0.68 \times 2 + 0.83 + 0.165) \times 0.15 = 0.35 \text{ m}^2$ $\Sigma A = 1.10 \text{ m}^2$	1.1 m2

5.7 ひび割れ補修工

一般計算書

種 別：ひび割れ補修工
ブロック：一般計算書
区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
ひび割れ補修工 低圧注入工法	<div>上部工補修工図より</div> <div>L1= 10.13 = 10.13 m</div> <div>下部工補修工図(2/2)より</div> <div>L2= 0.30 = 0.30 m</div> <div><div>ΣL = 10.43 m</div></div>	<div>10.4 m</div>

単位数量計算書

細 別：ひび割れ注入
規 格：エポキシ樹脂系材料

10.43m当たり

材料／規格	算 式	数 量
シール材 エポキシ樹脂	$W = 0.03(w) \times 0.002(t) \times 10.43m \times 1700kg/m^3 = 1.06 \text{ kg}$	1.1 kg
注入器具	$N = 4\text{個}/m \times 10.43m = 41.72 \text{ 個}$	42 個
注入材 エポキシ樹脂	$W = 0.043kg(\text{注入器具1回充填量}) \times 1.15(\text{ロス}) \times 42\text{個}(\text{注入器具}) = 2.08 \text{ kg}$	2.1 kg

5.8 断面修復工

一般計算書

種 別：断面修復工
 ブロック：一般計算書
 区 分：

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
左官工法 ポリマーセメント、 鉄筋防錆処理有	高欄・地覆補修工図(4/6)、上部工補修工図より 高欄 $V1 = 0.0003 \quad = 0.0003 \text{ m}^3$ 主桁・床版 $V2 = 0.1311 \quad = 0.1311 \text{ m}^3$ $\Sigma V = 0.1314 \text{ m}^3$	0.131 m ³
左官工法 ポリマーセメント、 鉄筋防錆処理無	高欄・地覆補修工図(4/6)、親柱受台補修工図、上部工補修工図、 下部工補修工図より 地覆・親柱 $V1 = 0.0066 \quad = 0.0066 \text{ m}^3$ 親柱受台(起点側上流親柱) $V2 = (0.09+0.02+0.19+0.04+0.05+0.07) \times 0.03 \quad = 0.0138 \text{ m}^3$ 親柱受台(終点側下流親柱) $V3 = (0.23+0.07+0.03+0.10) \times 0.03 \quad = 0.0129 \text{ m}^3$ 親柱受台(終点側上流親柱) $V4 = (0.05+0.07+0.20+0.04+0.02+0.10) \times 0.03 \quad = 0.0144 \text{ m}^3$ 主桁・床版 $V5 = 0.0833 \quad = 0.0833 \text{ m}^3$ A1橋台 $V6 = 0.1434 \quad = 0.1434 \text{ m}^3$ A2橋台 $V7 = 0.0288 \quad = 0.0288 \text{ m}^3$ $\Sigma V = 0.3032 \text{ m}^3$	0.303 m ³
人力積込 コンクリート殻	$V = 0.131+0.303 \quad = 0.434 \text{ m}^3$	0.43 m ³
殻運搬 コンクリート構造物取壊し、 人力積込	$V = 0.131+0.303 \quad = 0.434 \text{ m}^3$	0.43 m ³
殻処分 無筋コンクリート	$W = 0.434 \times 2.35 \text{ t/m}^3 \quad = 1.020 \text{ t}$	1.0 t

断面修復工数量集計表

[illegible]

5.9 表 面 保 護 工

表面保護工数量集計表

[illegible]

一般計算書

種 別：表面保護工
 ブロック：一般計算書
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
下地処理	上部工表面保護工図より	
サンダーケレン	床版	
	A1= $11.54 \times 1.093 \times 2$ = 25.23 m2	
	A2= $(5.38+4.52)/2 \times 0.437 \times 2$ = 4.33 m2	
	A3= $(5.29+4.43)/2 \times 0.437 \times 2$ = 4.25 m2	
	A4= $(2.05+1.20)/2 \times 0.441 \times 4$ = 2.87 m2	
	A5= $(4.52+4.43) \times 1.20$ = 10.74 m2	
	主桁	
	A1= $11.54 \times 0.81 \times 2$ = 18.69 m2	
	A2= $9.46 \times 0.45 \times 2$ = 8.51 m2	
	A3= $(11.54 \times 0.81 - (0.23+0.31+0.33) \times 0.66) \times 2$ = 17.55 m2	
	A1側端横桁	
	A= $2.05 \times (0.66+0.23) + (2.05+1.20)/2 \times 0.10$ = 1.99 m2	
	中間横桁	
	A= $(2.05 \times 0.66 + (2.05+1.20)/2 \times 0.10) \times 2$ $+ 2.05 \times 0.31$ = 3.67 m2	
	A2側端横桁	
	A= $2.05 \times (0.66+0.33) + (2.05+1.20)/2 \times 0.10$ = 2.19 m2	
	排水管控除	
	A= $0.0605^2 \times \pi / 4 \times 4$ = -0.01 m2	
	断面修復控除(上部工補修工図より)	
	A= $2.613+2.772$ = -5.39 m2	
	下部工表面保護工図より	
	A1橋台側面	
	A= $1.75\text{m}^2+1.87\text{m}^2$ = 3.62 m2	
	A1橋台胸壁・縦壁	
	A= $0.96\text{m}^2 \times 2 + 2.05 \times 0.15 + 5.14 \times 0.30 + 5.04 \times 1.00$ = 8.81 m2	
	橋座	
	A= $(1.095 \times 2 + 2.05) \times 1.06$ = 4.49 m2	
	A2橋台側面	
	A= $1.71\text{m}^2+1.69\text{m}^2$ = 3.40 m2	
	胸壁・縦壁	
	A= $1.00\text{m}^2 \times 2 + 2.05 \times 0.19 + 5.14 \times 0.30 + 5.04 \times 1.00$ = 8.97 m2	
	橋座	
	A= $(1.095 \times 2 + 2.05) \times 1.06$ = 4.49 m2	
	断面修復控除(下部工補修工図より)	
	A= $1.733+0.956$ = -2.69 m2	
	ΣA = 125.71 m2	125.7 m2

一般計算書

種 別：表面保護工
 ブロック：一般計算書
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
含浸材塗布	上部工表面保護工図より 床版	
高分子系、ローラー塗布	$A1 = 11.54 \times 1.093 \times 2 = 25.23 \text{ m}^2$ $A2 = (5.38 + 4.52) / 2 \times 0.437 \times 2 = 4.33 \text{ m}^2$ $A3 = (5.29 + 4.43) / 2 \times 0.437 \times 2 = 4.25 \text{ m}^2$ $A4 = (2.05 + 1.20) / 2 \times 0.441 \times 4 = 2.87 \text{ m}^2$ $A5 = (4.52 + 4.43) \times 1.20 = 10.74 \text{ m}^2$	
	主桁	
	$A1 = 11.54 \times 0.81 \times 2 = 18.69 \text{ m}^2$ $A2 = 9.46 \times 0.45 \times 2 = 8.51 \text{ m}^2$ $A3 = (11.54 \times 0.81 - (0.23 + 0.31 + 0.33) \times 0.66) \times 2 = 17.55 \text{ m}^2$	
	A1側端横桁	
	$A = 2.05 \times (0.66 + 0.23) + (2.05 + 1.20) / 2 \times 0.10 = 1.99 \text{ m}^2$	
	中間横桁	
	$A = (2.05 \times 0.66 + (2.05 + 1.20) / 2 \times 0.10) \times 2 + 2.05 \times 0.31 = 3.67 \text{ m}^2$	
	A2側端横桁	
	$A = 2.05 \times (0.66 + 0.33) + (2.05 + 1.20) / 2 \times 0.10 = 2.19 \text{ m}^2$	
	排水管控除	
	$A = 0.0605^2 \times \pi / 4 \times 4 = -0.01 \text{ m}^2$	
	$\Sigma A = 100.01 \text{ m}^2$	100.0 m2

一般計算書

種 別：表面保護工
 ブロック：一般計算書
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
含浸材塗布	高欄・地覆補修工図(5/6)より	
シン系、ローラー塗布	A1= $11.54 \times 0.31 \times 2$ = 7.15 m2	
	A2= $(1.53 \times 2 + 1.575 \times 3 + 1.585) \times 0.0775 \times 2$ = 1.45 m2	
	A3= $(11.54 \times 0.2275 - 0.31 \times 0.075 \times 7) \times 2$ = 4.93 m2	
	A4= $11.54 \times 0.15 \times 2$ = 3.46 m2	
	A5= $(0.99 \times 0.515 \times 4 - 0.50 \times 0.15 - 0.85 \times 0.31) \times 3$ = 5.10 m2	
	高欄・地覆補修工図(6/6)より	
	A1= $0.31 \times 0.85 \times 7 \times 2 \times 2$ = 7.38 m2	
	A2= $(1.53 \times 2 + 1.575 \times 3 + 1.585) \times 0.16 \times 2 \times 2$ = 6.00 m2	
	A3= $((1.53 \times 2 + 1.575 \times 3 + 1.585) \times 0.59 - 0.60 \times 0.31 \times 6) \times 2 \times 2$ = 17.65 m2	
	A4= $0.31 \times 0.31 \times 7 \times 2$ = 1.35 m2	
	A5= $(1.53 \times 2 + 1.575 \times 3 + 1.585) \times 0.235 \times 2$ = 4.40 m2	
	A6= $(1.53 \times 2 + 1.575 \times 3 + 1.585) \times 0.04 \times 2 \times 2$ = 1.50 m2	
	A7= $(0.85 \times 0.31 - 0.16 \times 0.235 - 0.59 \times 0.155) \times 12 \times 2$ = 3.23 m2	
	A8= $(0.60 + 0.31) \times 2 \times 0.155 \times 6 \times 2$ = 3.39 m2	
	下部工表面保護工図より	
	A1橋台	
	A= $1.75\text{m}^2 + 1.87\text{m}^2$ = 3.62 m2	
	A1橋台胸壁・堅壁	
	A= $0.96\text{m}^2 \times 2 + 2.05 \times 0.15 + 5.14 \times 0.30 + 5.04 \times 1.00$ = 8.81 m2	
	橋座	
	A= $(1.095 \times 2 + 2.05) \times 1.06$ = 4.49 m2	
	A2橋台側面	
	A= $1.71\text{m}^2 + 1.69\text{m}^2$ = 3.40 m2	
	胸壁・堅壁	
	A= $1.00\text{m}^2 \times 2 + 2.05 \times 0.19 + 5.14 \times 0.30 + 5.04 \times 1.00$ = 8.97 m2	
	橋座	
	A= $(1.095 \times 2 + 2.05) \times 1.06$ = 4.49 m2	
$\Sigma A = 100.77 \text{ m}^2$		100.8 m2

5.10 仮 設 工

一般計算書

種 別：仮設工
ブロック：一般計算書
区 分：

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
吊り足場 TYPE A1	$A = 5.12 \times 9.36 = 47.92 \text{ m}^2$	47.9 m ²
シート張り防護(床面) TYPE A1-3	$A = 5.12 \times 9.36 = 47.92 \text{ m}^2$	47.9 m ²
片側朝顔防護足場 TYPE E シート+板張防護	$A = 0.80 \times 11.58 \times 2 = 18.53 \text{ m}^2$	18.5 m ²
交通誘導警備員B	工程表より $N = 20 \times 2 = 40 \text{ 人日}$	40 人日