

## 数 量 総 括 表

(工 種) 別	名 称	規 格	単位	数 量		備考
				当初	変更	
【耐震補強工事】						
(橋脚補強工)	コンクリート巻立て工	B支柱	m3	10		9.6
	コンクリート削孔工(1)	φ39×590	箇所	20		20
	コンクリート削孔工(2)	φ18×56	孔	130		130
	鉄筋工	D29(SD345)	kg	870		874
		D16(SD345)	kg	420		421
		D13(SD345)	kg	40		44
	組立用アンカー	M12×50	本	130		130
	フレアー溶接工	D16	箇所	56		56
(落橋防止装置工)	チップング工		m2	11		10.6
	コンクリート削孔工	φ32×340	孔	144		144
	アンカー工	D22×330	本	144		144
	鉄筋工	D22(SD345)	t	0.10		100
		D16(SD345)	t	0.45		446
	コンクリート工	24-8-25BB	m3	4		4.4
	型枠工		m2	26		25.9
	緩衝材設置工	クロプロレンゴム相当 (硬度55° ±5)	基	8		8
	天端コンクリート工	18-8-25BB,t=15cm	m2	17		17.2
	掘削工	土砂	m3	6		5.9
	埋戻工	土砂	m3	5		5.4
(仮設工)	掘削工	土砂	m3	350		353.3
	埋戻工	土砂	m3	80		80.8

## 数 量 総 括 表

(工 種) 種 別	名 称	規 格	単位	数 量		備考
				当初	変更	
	盛土工	土砂	m3	330		331.6
	大型土のう工(1)	製作・設置・撤去	袋	308		308
	大型土のう工(2)	設置	袋	79		79
	仮排水管設置撤去工	φ600, 高密度ポリエチレン管	m	20		20.0
	購入土		m3	830		830.2
	敷砂利工	RC-40, t=10cm	m2	130		129.9
	残土処分工		m3	900		901.1
	敷鉄板設置撤去工	t=22mm	m2	37		37.2
	敷鉄板賃料	22×1,524×3,048	枚	8		8
	仮縮切排水工	作業時排水	式	1		1
(撤去工)	コンクリート取壊工	無筋	m3	3		3.0
	コンクリート殻運搬	無筋	m3	3		3.1
	コンクリート殻処分	無筋	m3	3		3.1
	廃プラスチック運搬・処分		式	1		1
<b>【補修工事】</b>						
(橋梁補修工)	断面修復工(1)	無収縮モルタル	橋	1		1
	断面修復工(2)	ポリマーセメントモルタル	橋	1		1
	ひび割れ補修工		橋	1		1
	既設排水管撤去工		箇所	4		4
	排水管設置工		箇所	4		4
	スクラップ費	鉄スクラップ	kg	12		11.8

## 数量総括表

(工種別)	名称	規格	単位	数量		備考
				当初	変更	
(護床工)	護床ブロック	1t型	個	144		144
	護床ブロック据付工	2.5t以下	個	144		144
	吸出防止材設置工	t=10mm	m2	210		212.5
	かごマット工	H300	m2	9		9.2
	間詰工	2t用	袋	15		15.0

橋脚補強工 集計表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
コンクリート巻立て工	B支柱	m <sup>3</sup>	9.6	
コンクリート削孔工(1)	φ39×590	箇所	20	
コンクリート削孔工(2)	φ18×56	孔	130	
鉄筋工	D29(SD345)	kg	874	
	D16(SD345)	kg	421	
	D13(SD345)	kg	44	
組立用アンカー	M12×50	本	130	
フレアー溶接工	D16	箇所	56	

名 称	計 算 式	数 量
コンクリート巻立て工 B支柱 (2.80m×0.90m) (24-8-25N)	$\left\{ \left( \frac{1.400^2 - 0.900^2}{4} \times \pi + 0.250 \times 2.800 \times 2 \right) \times 4.150 \right\} = 9.558 \text{ m}^3$	9.6 m <sup>3</sup>
同上型枠	$\left( 1.400 \times \pi + 2.800 \times 2 \right) \times 4.150 = 41.493 \text{ m}^2$	
下地処理工 チップング	$\left( 0.900 \times \pi + 2.800 \times 2 \right) \times 4.150 + 2.300 = 37.274 \text{ m}^2$	
コンクリート削孔工(1) φ39×590		20 箇所
コンクリート削孔工(2) φ18×56		130 孔
アンカー定着工 D29×580		20.0 本
	樹脂注入量 $\frac{1}{4} \times \pi \times (0.039^2 \times 0.590 - 0.029^2 \times 0.580) \times 20 \times 1200 \times 1.09 = 8.416 \text{ kg}$	
シーリング工	$2.800 \times 2 + 0.900 \times \pi = 8.427 \text{ m}$	
足場工	$\left\{ (4.20 + 1.40) \times 2 + 8.80 \right\} \times 4.60 = 92.0 \text{ 掛m}^2$	
鉄筋工		
D29	SD345 鉄筋表より	874.0 kg
D16	SD345 鉄筋表より	421.0 kg
D13	SD345 鉄筋表より	44.0 kg

名 称	計 算 式	数 量
組立用アンカー M12×50	= 130.0 本	130 本
フレアー溶接工	帯鉄筋 D 16 mm 2 カ所 × 28 段 = 56.0 箇所	56 箇所

落橋防止装置工 集計表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
チップング工		m2	10.6	
コンクリート削孔工	φ 32×340	孔	144	
アンカー工	D22×330	本	144	
鉄筋工	D22(SD345)	kg	100	
	D16(SD345)	kg	446	
コンクリート工	24-8-25BB	m3	4.4	
型枠工		m2	25.9	
緩衝材設置工	クロロプレンゴム相当 (硬度55° ±5° )	基	8	
天端コンクリート工	18-8-25BB,t=15cm	m2	17.2	
掘削工	土砂	m3	5.9	
埋戻工	土砂	m3	5.4	

名 称	計 算 式						数 量												
チッピング	(A1)		(P1)		(A2)														
	2.973	+	4.614	+	2.973	= 10.559 m2	10.6 m2												
コンクリート削孔工 φ32×340	38	+	68	+	38	= 144 孔	144 孔												
アンカー工 D22×330	38	+	68	+	38	= 144 本	144 本												
鉄筋工 D22	25.0	+	50.0	+	25.0	= 100.0 kg	100 kg												
D16	117.0	+	212.0	+	117.0	= 446.0 kg	446 kg												
コンクリート工 24-8-25BB	1.093	+	2.258	+	1.093	= 4.444 m3	4.4 m3												
型枠工	6.674	+	12.576	+	6.674	= 25.924 m2	25.9 m2												
緩衝材設置工	2	+	4	+	2	= 8 基	8 基												
天端コンクリート工 18-8-25BB,t=15cm	( 1.900	×	5.200	-	0.300	×	4.200 )	×	2	= 17.240 m2	17.2 m2								
掘削工 土砂	( 1.900	+	1.880 )	×	0.5	×	0.300	×	5.200	×	2	= 5.897 m3	5.9 m3						
埋戻工 土砂	( 1.900	+	1.880 )	×	0.5	×	0.300	×	5.200	×	2	-	0.06	×	4.200	×	2	= 5.393 m3	5.4 m3



名 称	計 算 式	数 量
(橋台部)		
チッピング	$(0.500 + 0.141) \times 4.200 = 2.692 \text{ m}^2$ $0.165 \times 0.850 \times 2 = 0.281 \text{ m}^2$ $\Sigma = 2.973 \text{ m}^2$	
コンクリート削孔工 φ32×340	2カ所 × 4箇所 + 2段 × 15箇所 = 38 孔	
アンカー工 D22×330	= 38 孔	
樹脂注入量	= 0.200 kg/本	
	$\frac{1}{4} \times \pi \times (0.032^2 \times 0.340 -$ $0.022^2 \times 0.330) \times 38 \times 1200 \text{ kg/m}^3$ $\times 1.16 = 7.802 \text{ kg}$	
鉄筋工		
D22	SD345 鉄筋表より = 25.0 kg ※アンカー工に計上済み = 96.0 kg	
D16	SD345 鉄筋表より = 117.0 kg	
コンクリート工 24-8-25BB	$0.300 \times 0.600 \times 4.200 = 0.756 \text{ m}^3$ $0.5 \times 0.100 \times 0.100 \times 4.200 = 0.021 \text{ m}^3$ $0.465 \times 0.400 \times 0.850 \times 2 = 0.316 \text{ m}^3$ $\Sigma = 1.093 \text{ m}^3$	
型枠工	$(0.400 + 0.600) \times 4.200 + 0.600$ $\times 0.300 \times 2 = 4.560 \text{ m}^2$ $0.5 \times 0.100 \times 0.100 \times 2 = 0.010 \text{ m}^2$ $(0.465 + 0.850) \times 2 \times 0.400$ $\times 2 = 2.104 \text{ m}^2$ $\Sigma = 6.674 \text{ m}^2$	
緩衝材設置工	クロロプレンゴム相当(硬度55° ±5° 程度)※寸切ホルト・ナット・ワッシャー付 B700×H200×W50 = 2 基	

名 称	計 算 式	数 量
(橋脚部)		
チッピング	$(0.500 + 0.141) \times 3.400 \times 2 = 4.359 \text{ m}^2$ $0.075 \times 0.850 \times 4 = 0.255 \text{ m}^2$ $\Sigma = 4.614 \text{ m}^2$	
コンクリート削孔工 φ32×340	4カ所 × 4箇所 + 4段 × 13箇所 = 68.0 孔	
アンカー工 D22×330	= 68 孔	
	樹脂注入量 = 0.200 kg/本	
	$\frac{1}{4} \times \pi \times (0.032^2 \times 0.340 -$ $0.022^2 \times 0.330) \times 68 \times 1200 \text{ kg/m}^3$ $\times 1.16 = 14.009 \text{ kg}$	
鉄筋工		
D22	SD345 鉄筋表より = 50.0 kg ※アンカー工に計上済み = 187.0 kg	
D16	SD345 鉄筋表より = 212.0 kg	
コンクリート工 24-8-25BB	$0.390 \times 0.600 \times 3.400 \times 2 = 1.591 \text{ m}^3$ $0.5 \times 0.100 \times 0.100 \times 3.400$ $\times 2 = 0.034 \text{ m}^3$ $0.465 \times 0.400 \times 0.850 \times 4 = 0.632 \text{ m}^3$ $\Sigma = 2.258 \text{ m}^3$	
型枠工	$(0.490 + 0.600) \times 3.400 \times 2$ $+ 0.600 \times 0.390 \times 2 \times 2 = 8.348 \text{ m}^2$ $0.5 \times 0.100 \times 0.100 \times 4 = 0.020 \text{ m}^2$ $(0.465 + 0.850) \times 2 \times 0.400$ $\times 2 \times 2 = 4.208 \text{ m}^2$ $\Sigma = 12.576 \text{ m}^2$	
緩衝材設置工	クロロプレンゴム相当(硬度55° ±5° 程度)※寸切ホルト・ナット・ワッシャー付 B700×H200×W50 = 4 基	

仮設工 集計表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
掘削工	土砂	m3	353.3	
埋戻工	土砂	m3	80.8	
盛土工	土砂	m3	331.6	
大型土のう工(1)	製作・設置・撤去	袋	308	
大型土のう工(2)	設置	袋	79	
仮排水管設置撤去工	φ 600, 高密度ポリエチレン管	m	20.0	
購入土		m3	830.2	
敷砂利工	RC-40, t=10cm	m2	129.9	
残土処分工		m3	901.1	
敷鉄板設置撤去工	t=22mm	m2	37.2	
敷鉄板賃料	22×1,524×3,048	枚	8	
締切排水工	作業時排水	式	1	

名 称	計 算 式	数 量
掘削工 土砂	河川土量計算書より = 353.3 m3	353.3 m3
埋戻工 土砂	河川土量計算書より = 80.8 m3	80.8 m3
盛土工 土砂	河川土量計算書より = 331.6 m3	331.6 m3
大型土のう工(1) 製作・設置・撤去	一次仮設工一般図より 27 + 10 = 37 袋 一次仮設工詳細図より 3 × ( 8.80 ÷ 1.1 ) × 2 = 48 袋 2 × ( 8.80 ÷ 1.1 ) × 2 = 32 袋 1 × ( 8.80 ÷ 1.1 ) × 2 = 16 袋 3 × ( 9.62 ÷ 1.1 ) × 2 = 53 袋 2 × ( 9.62 ÷ 1.1 ) × 2 = 35 袋 1 × ( 9.62 ÷ 1.1 ) × 2 = 18 袋 3 × ( 6.22 ÷ 1.1 ) × 2 = 34 袋 2 × ( 6.22 ÷ 1.1 ) × 2 = 23 袋 1 × ( 6.22 ÷ 1.1 ) × 2 = 12 袋 Σ = 308 袋 中詰土 1.1 × 1.1 × π/4 × 1.08 = 1.03 m <sup>3</sup> /袋 1.03 × 308 = 316.12 m <sup>3</sup>	308 袋
大型土のう工(2) 設置	二次仮設工一般図より 1 × ( 4.50 ÷ 1.1 ) = 5 袋 2 × ( 2.00 ÷ 1.1 ) = 4 袋 1 × ( 2.70 ÷ 1.1 ) = 3 袋 1 × ( 18.20 ÷ 1.1 ) = 17 袋 1 × ( 8.50 ÷ 1.1 ) = 8 袋 2 × ( 22.00 ÷ 1.1 ) = 40 袋 1 × ( 1.50 ÷ 1.1 ) = 2 袋 Σ = 79 袋	79 袋
※仮設道路工より17袋、一次仮設工より62袋流用		

名 称	計 算 式	数 量
仮排水管設置撤去工 φ600, 高密度ポリエチレン管	$10.0 \times 2 = 20.0 \text{ m}$	20.0 m
購入土	河川土量計算書(仮設土工)より $(21.1 + 5.8) - (7.8 + 4.9 + 294.2 + 22.4) \div 0.9 = -338.99 \text{ m}^3$ 土工 土のう $338.99 \times 1.33 + 316.12 \times 1.20 = 830.20 \text{ m}^3$	830.2 m <sup>3</sup>
敷砂利工 RC-40, t=10cm	$(31.80 + 11.50) \times 3.00 = 129.90 \text{ m}^2$	129.9 m <sup>2</sup>
残土処分工	河川土量計算書(仮設土工)より $(7.8 + 4.9 + 294.2 + 22.4) \div 0.9 - (21.1 + 5.8) = 338.99 \text{ m}^3$ 河川土量計算書(一次仮設工)より $272.2 - (20.3 + 15.0) \div 0.9 = 232.98 \text{ m}^3$ 敷砂利 土のう $129.9 \times 0.10 + 316.1 = 329.11 \text{ m}^3$ $\Sigma = 901.08 \text{ m}^3$	901.1 m <sup>3</sup>
足場工	$\{(1.40 + 4.20) \times 2 + 8.80\} \times 4.60 = 92.0 \text{ 掛m}^2$ ※橋脚補強工で計上済み	
敷鉄板設置撤去工 t=22mm	$1.524 \times 3.048 \times 8 = 37.16 \text{ m}^2$	37.2 m <sup>2</sup>
敷鉄板賃料 22×1,524×3,048	$= 8 \text{ 枚}$	8 枚
締切排水工 作業時排水		1 式

河川土量計算書

測 点	距 離	掘削工			埋戻工			盛土工		
		断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量
(仮設道路)	(m)									
NO. 0		0.0			0.0			4.7		
	5.500							8.75	48.1	
NO. 0 + 5.500		0.0			0.0			12.8		
	4.500							12.80	57.6	
NO. 0 + 10.000		0.0			0.0			12.8		
	9.000							11.85	106.7	
NO. 0 + 19.000		0.0			0.0			10.9		
	7.700		1.40	10.8		0.60	4.6	8.35	64.3	
NO. 0 + 26.700		2.8			1.2			5.8		
	3.300		2.30	7.6		0.80	2.6	4.20	13.9	
NO. 0 + 30.000		1.8			0.4			2.6		
	1.800		1.50	2.7		0.35	0.6	2.00	3.6	
NO. 0 + 31.800		1.2			0.3			1.4		
小合計				21.1			7.8			294.2

河川土量計算書

測 点	距 離	掘削工			埋戻工			盛土工		
		断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量
(河川内仮設道路)										
NO. 0 + 31.800	9.700	1.2	0.60	5.8	0.3	0.45	4.4	1.4	1.90	18.4
NO. 0 + 41.500		0.0			0.6			2.4		
NO. 0 + 43.300	1.800	0.0			0.0			2.1		4.0
小合計				5.8			4.9			22.4

河川土量計算書

測 点	距 離	掘削工			埋戻工			盛土工		
		断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量
(一次仮設工)	(m)									
NO. 0 - 16.700	6.700	0.0			0.0			0.0		
NO. 0 - 10.000	1.600	7.8	3.90	26.1	0.2	0.10	0.7	0.0		
NO. 0 - 8.400	8.400	9.2	8.50	13.6	0.2	0.20	0.3	0.0		
NO. 0	10.000	9.3	9.25	77.7	1.1	0.65	5.5	0.0		
NO. 0 + 10.000	5.000	11.1	10.20	102.0	1.1	1.10	11.0	2.0	1.00	10.0
NO. 0 + 15.000	5.000	5.0	8.05	40.3	0.0	0.55	2.8	0.0	1.00	5.0
NO. 0 + 20.000		0.0	2.50	12.5	0.0			0.0		
小合計				272.2			20.3			15.0



河川土量計算書

測 点	距 離	掘削工			埋戻工			盛土工		
		断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量
(二次河川内土工)										
NO. 0 - 7.100	7.100	2.5			0.6			0.0		
NO. 0	7.100	2.0	2.25	16.0	0.0	0.30	2.1	0.0		
NO. 0 + 7.100	0.000	2.7	2.35	16.7	0.0			0.0		
NO. 0 + 7.100	2.900	0.0			0.9	2.50	7.3	0.0		
NO. 0 + 10.000	3.600	0.0			4.1	3.80	13.7	0.0		
NO. 0 + 13.600	1.400	0.0			3.5	3.50	4.9	0.0		
NO. 0 + 15.000	5.000	0.0			3.5	3.95	19.8	0.0		
NO. 0 + 20.000		0.0			4.4			0.0		
小合計				32.7			47.8			0.0

河川土量計算書

測 点	距 離	掘削工			埋戻工			盛土工		
		断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量
(二次仮設道路工)	(m)									
NO. 0 + 10.000		0.0			0.0			0.0		
	3.600		2.05	7.4						
NO. 0 + 13.600		4.1			0.0			0.0		
	6.900		2.05	14.1						
NO. 0 + 20.500		0.0			0.0			0.0		
小合計				21.5			0.0			0.0
合計				353.3			80.8			331.6

撤去工 集計表

名称	規格	単位	数量	摘要
コンクリート取壊工	無筋	m3	3.0	
コンクリート殻運搬	無筋	m3	3.1	
コンクリート殻処分	無筋	m3	3.1	
廃プラスチック運搬・処分		式	1	

名 称	計 算 式	数 量
コンクリート取壊工 無筋	橋台部 $1.900 \times 5.200 \times 0.150 \times 2 = 2.964 \text{ m}^3$	2.96 m3
コンクリート殻運搬 無筋(切削殻)	橋台部 $1.900 \times 5.200 \times 0.150 \times 2 = 2.964 \text{ m}^3$	
	橋脚補強工( $\phi 39 \times 590$ ) $1/4 \times \pi \times 0.039^2 \times 0.590 \times 20 = 0.014 \text{ m}^3$	
	橋脚補強工( $\phi 18 \times 56$ ) $1/4 \times \pi \times 0.018^2 \times 0.056 \times 130 = 0.002 \text{ m}^3$	
	落橋防止装置工( $\phi 32 \times 340$ ) $1/4 \times \pi \times 0.032^2 \times 0.340 \times 144 = 0.039 \text{ m}^3$	
	排水柵工( $\phi 32 \times 340$ ) ( $1/4 \times \pi \times 0.125^2 \times 0.233 + 0.009$ ) $\times 4 = 0.047 \text{ m}^3$ $\Sigma = 3.067 \text{ m}^3$	3.07 m3
コンクリート殻処分 無筋(切削殻)	$= 3.067 \text{ m}^3$	3.07 m3
廃プラスチック運搬・処分		1 式
	土のう袋/個(参考)                      ホリエチレン管/m(参考) $2.0 \times 308 + 14.0 \times 20.0 = 896 \text{ kg}$	



名 称	計 算 式	数 量																								
断面修復工(1) 無収縮モルタル	<p>※断面修復工 下部工数量表より</p> <table border="1" data-bbox="480 387 1153 685"> <thead> <tr> <th>下部工番号</th> <th>箇所位置</th> <th>面積(m<sup>2</sup>)</th> <th>体積(m<sup>3</sup>)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>KD-A101</td> <td>支承</td> <td>0.010</td> <td>0.0007</td> </tr> <tr> <td>KD-A102</td> <td>支承</td> <td>0.024</td> <td>0.0017</td> </tr> <tr> <td>KD-P101</td> <td>支承</td> <td>0.013</td> <td>0.0007</td> </tr> <tr> <td>KD-A201</td> <td>支承</td> <td>0.020</td> <td>0.0015</td> </tr> <tr> <td colspan="2" style="text-align: center;">計</td> <td>0.067</td> <td>0.0046</td> </tr> </tbody> </table> <p style="text-align: right;">修復断面平均厚さ:t 0.069 m</p> <p>素地調整工            上記表より = 0.067 m<sup>2</sup></p> <p>下塗り工            素地調整工面積より = 0.067 m<sup>2</sup></p> <p>断面修復工            素地調整工面積より = 0.067 m<sup>2</sup>            施工数量(上記表より) = 0.005 m<sup>3</sup>            材料数量(ロス率+0.18) = 0.005 m<sup>3</sup></p>	下部工番号	箇所位置	面積(m <sup>2</sup> )	体積(m <sup>3</sup> )	KD-A101	支承	0.010	0.0007	KD-A102	支承	0.024	0.0017	KD-P101	支承	0.013	0.0007	KD-A201	支承	0.020	0.0015	計		0.067	0.0046	1 橋
下部工番号	箇所位置	面積(m <sup>2</sup> )	体積(m <sup>3</sup> )																							
KD-A101	支承	0.010	0.0007																							
KD-A102	支承	0.024	0.0017																							
KD-P101	支承	0.013	0.0007																							
KD-A201	支承	0.020	0.0015																							
計		0.067	0.0046																							

名 称	計 算 式	数 量																																																																				
断面修復工(2) ポリマーセメントモルタル	<p>※断面修復工 下部工数量表より</p> <table border="1" data-bbox="480 387 1153 1227"> <thead> <tr> <th>下部工番号</th> <th>箇所位置</th> <th>面積(m<sup>2</sup>)</th> <th>体積(m<sup>3</sup>)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td>KD-P102</td><td>橋脚・梁</td><td>0.023</td><td>0.0007</td></tr> <tr><td>KD-P103</td><td>橋脚・梁</td><td>0.038</td><td>0.0011</td></tr> <tr><td>KD-P104</td><td>橋脚・梁</td><td>0.088</td><td>0.0026</td></tr> <tr><td>KD-P105</td><td>橋脚・梁</td><td>0.020</td><td>0.0006</td></tr> <tr><td>KD-P106</td><td>橋脚・梁</td><td>2.228</td><td>0.1114</td></tr> <tr><td>KD-P107</td><td>橋脚・梁</td><td>2.868</td><td>0.2581</td></tr> <tr><td>KD-P108</td><td>橋脚・梁</td><td>0.023</td><td>0.0007</td></tr> <tr><td>KD-P109</td><td>橋脚・梁</td><td>0.030</td><td>0.0009</td></tr> <tr><td>KD-P110</td><td>橋脚・梁</td><td>0.193</td><td>0.0058</td></tr> <tr><td>KD-P111</td><td>橋脚・梁</td><td>0.015</td><td>0.0005</td></tr> <tr><td>KD-P112</td><td>橋脚・梁</td><td>0.038</td><td>0.0011</td></tr> <tr><td>KD-P113</td><td>橋脚・梁</td><td>0.143</td><td>0.0043</td></tr> <tr><td>KD-P114</td><td>橋脚・梁</td><td>0.090</td><td>0.0027</td></tr> <tr><td>KD-P115</td><td>橋脚・梁</td><td>1.688</td><td>0.0844</td></tr> <tr><td>KD-P116</td><td>橋脚・梁</td><td>0.903</td><td>0.0181</td></tr> <tr> <td>計</td> <td></td> <td>8.388</td> <td>0.4930</td> </tr> </tbody> </table> <p>修復断面平均厚さ:t 0.059 m</p> <p>※断面補修面積は、下図参照から(b+0.05)*(l+0.05)断面加算する。</p> <p>素地調整工            上記表より = 8.388 m<sup>2</sup></p> <p>下塗り工            素地調整工面積より = 8.388 m<sup>2</sup></p> <p>断面修復工            素地調整工面積より = 8.388 m<sup>2</sup>            施工数量(上記表より) = 0.493 m<sup>3</sup>            材料数量(ロス率+0.18) = 0.582 m<sup>3</sup></p>	下部工番号	箇所位置	面積(m <sup>2</sup> )	体積(m <sup>3</sup> )	KD-P102	橋脚・梁	0.023	0.0007	KD-P103	橋脚・梁	0.038	0.0011	KD-P104	橋脚・梁	0.088	0.0026	KD-P105	橋脚・梁	0.020	0.0006	KD-P106	橋脚・梁	2.228	0.1114	KD-P107	橋脚・梁	2.868	0.2581	KD-P108	橋脚・梁	0.023	0.0007	KD-P109	橋脚・梁	0.030	0.0009	KD-P110	橋脚・梁	0.193	0.0058	KD-P111	橋脚・梁	0.015	0.0005	KD-P112	橋脚・梁	0.038	0.0011	KD-P113	橋脚・梁	0.143	0.0043	KD-P114	橋脚・梁	0.090	0.0027	KD-P115	橋脚・梁	1.688	0.0844	KD-P116	橋脚・梁	0.903	0.0181	計		8.388	0.4930	1 橋
下部工番号	箇所位置	面積(m <sup>2</sup> )	体積(m <sup>3</sup> )																																																																			
KD-P102	橋脚・梁	0.023	0.0007																																																																			
KD-P103	橋脚・梁	0.038	0.0011																																																																			
KD-P104	橋脚・梁	0.088	0.0026																																																																			
KD-P105	橋脚・梁	0.020	0.0006																																																																			
KD-P106	橋脚・梁	2.228	0.1114																																																																			
KD-P107	橋脚・梁	2.868	0.2581																																																																			
KD-P108	橋脚・梁	0.023	0.0007																																																																			
KD-P109	橋脚・梁	0.030	0.0009																																																																			
KD-P110	橋脚・梁	0.193	0.0058																																																																			
KD-P111	橋脚・梁	0.015	0.0005																																																																			
KD-P112	橋脚・梁	0.038	0.0011																																																																			
KD-P113	橋脚・梁	0.143	0.0043																																																																			
KD-P114	橋脚・梁	0.090	0.0027																																																																			
KD-P115	橋脚・梁	1.688	0.0844																																																																			
KD-P116	橋脚・梁	0.903	0.0181																																																																			
計		8.388	0.4930																																																																			

名 称	計 算 式	数 量															
ひび割れ補修工	<p>※ひび割れ補修工 下部工数量表より</p> <table border="1" data-bbox="480 387 1326 537"> <thead> <tr> <th>下部工番号</th> <th>箇所位置</th> <th>延長(m)</th> <th>幅(mm)</th> <th>深さ(mm)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>KH-A201</td> <td>胸壁</td> <td>1.250</td> <td>4</td> <td>50</td> </tr> <tr> <td colspan="2">計</td> <td>1.250</td> <td>4</td> <td>50</td> </tr> </tbody> </table> <p style="text-align: right;">体積:V 0.0003 m<sup>3</sup></p> <p>注入材 材料数量(1150kg/m<sup>3</sup>) = 0.345 kg</p> <p>シール材 材料数量(シール幅50mm,厚3mm,1700kg/m<sup>3</sup>) = 0.319 kg</p> <p>ひび割れ注入用インジェクター = 5 個</p>	下部工番号	箇所位置	延長(m)	幅(mm)	深さ(mm)	KH-A201	胸壁	1.250	4	50	計		1.250	4	50	1 橋
下部工番号	箇所位置	延長(m)	幅(mm)	深さ(mm)													
KH-A201	胸壁	1.250	4	50													
計		1.250	4	50													
既設排水管撤去工	<p>(1箇所当り)</p> <p>排水管切断(SGP100A) <math>0.1143 \times \pi \times 0.676 \times 12.2 = 2.961 \text{ kg}</math></p> <p>中詰め材(無収縮モルタル) <math>\pi / 4 \times 0.1053^2 \times 0.234 = 0.002 \text{ m}^3</math></p> <p>型枠 <math>\pi / 4 \times 0.1143^2 = 0.010 \text{ m}^2</math></p>	4 箇所															
排水管設置工	<p>(1箇所当り:排水管設置工)</p> <p>Pipe (SGP100A) <math>1.040 \times 12.2 = 12.688 \text{ kg}</math></p> <p>RB φ13×110(SR235) <math>0.110 \times 2 \times 1.04 = 0.229 \text{ kg}</math></p> <p>RB φ9×130(SR235) <math>0.130 \times 3 \times 0.499 = 0.195 \text{ kg}</math></p>	4 箇所															



名 称	計 算 式	数 量
	PL 100×6×564(SS400)	
	$0.100 \times 0.006 \times 0.564 \times 7850$	= 2.656 kg
	M12用ボルト・ナット・ワッシャー(SS400)	= 4 組
	CA M12×100(SS400)	= 4 個
	※材料はHDZ45(ボルト類はHDZ35)	
	樹脂グラウト(比重=1.13)	
	$(0.125^2 - 0.1143^2) \times \pi / 4 \times 0.183 \times 1.13 \times 1000$	= 0.416 kg
	シーリング材(エポキシ樹脂系)	
	$(0.125^2 - 0.1143^2) \times \pi / 4 \times 0.020 \times 1.70 \times 1000$	= 0.068 kg
	コンクリート削孔工(φ 18×56)	= 4 孔
	(1箇所当り:排水柵工)	
	カッター工	
	$0.525 + 0.325 \times 2$	= 1.175 m
	コンクリートはつり工	
	$0.525 \times 0.325 \times 0.05$	= 0.009 m <sup>3</sup>
	コンクリート削孔工(φ 125×233)	= 4 孔
	殻運搬工(無筋)	
	$0.009 + \pi / 4 \times 0.125^2 \times 0.233$	= 0.012 m <sup>3</sup>
	※撤去工で計上済み	
	コンクリート工(18-8-25BB)	
	$(0.125 \times 0.125 + 0.325 \times 0.225) \times 0.5 \times 0.01$	= 0.0004 m <sup>3</sup>
	$\pi / 4 \times 0.1143^2 \times 0.04$	= 0.0004 m <sup>3</sup>
	$0.009 - 0.0004 - 0.0004$	= 0.008 m <sup>3</sup>
スクラップ費 鉄スクラップ	$2.961 \times 4$	= 11.846 kg
		11.85 kg

護床工 集計表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
護床ブロック	1t型	個	144	リーフロック I 型同等品
護床ブロック据付工	2.5t以下	個	144	
吸出防止材設置工	t=10mm	m2	212.5	
かごマット工	H300	m2	9.2	
間詰工	2t用	袋	15.0	

名 称	計 算 式	数 量
護床ブロック 1.0t型	割付図より	144 個
	連結金具(シャックルφ16)	
	割付図より = 172 個	
護床ブロック据付工 2.5t以下		144 個
吸出防止材設置工 t=10mm	$16.170 \times 14.200 - 3.590 \times 4.780$ = 212.454 m <sup>2</sup>	212.5 m <sup>2</sup>
かごマット工 H300	$1.000 \times 4.600 \times 2$ = 9.200	9.2 m <sup>2</sup>
間詰工 2t用	1.9m/袋 $(14.200 + 14.200) \div 1.9$ = 14.947 袋	15 袋
	割栗石(50~200mm)	
	$(0.300 + 0.700) \times 0.5 \times 14.200 \times 0.460$ = 3.266	
	$0.500 \times 0.460 \times 0.5 \times 14.200 \times 0.5$ = 0.817	
	$\Sigma = 4.08$ m <sup>3</sup>	