

1. 数量総括表【山辺橋】 1/2

工種		種別	単位	数量	単位	設計数量	備考
伸縮装置取替工	橋梁用伸縮継手装置設置工	プロフジョイント CDx-20 二次止水付・誘導版付	m	4.24	m	4	
	シール材	手間	m	4.24	m	4	
	シール材(材料費)		L	0.72	L	1	
	CDx型用接着剤		式	1	式	1	
断面修復工(左官工法)	桁補修	ポリマーセメントモルタル	m3	0.05	構造物	1	
	殻処分	無筋Co	t	0.12	t	0.1	
ひびわれ注入工	上部工補修	注入工延長	m	0.5	構造物	1	
		シール材	kg	0.19			
		エポキシ樹脂注入材3種	kg	0.011			
		注入器具	本	2			
ひびわれ充填工	上部工補修	施工延長	m	0.5	構造物	1	
		充てん量	ℓ	0.06			
アンカーバー設置工	アンカー	25mmを超え40mm以下	本	3	本	3	
	コンクリート削孔	削孔深500mm以下	孔	3	孔	3	
	アンカーバー	φ35×600 アイガス充填まで	本	3	本	3	
	スパイラル筋		本	3	本	3	
	注入材	エポキシ	kg	0.7	kg	0.7	
鉄筋探査	極小規模鉄筋探査孔	横向き	式	1	式	1	共通仮設費
横桁腹付け工	中詰材	無収縮モルタル	kg	366	kg	366	
	瀝青繊維質目地版	t=10mm	m2	0.24	m2	0.2	
	押さえ鋼板	SS400 PL-1950×700×12 HDZT49	kg	257	kg	257	
	ボルトナット	(12)M16×720 HDZT49	kg	14	kg	14	
	コンクリート削孔	23mmを超え30mm以下	孔	12	孔	12	
	型枠	一般型枠	m2	0.17	m2	0.2	
	補強部材工取付工	100<G≤200	部材	2	部材	2	
	上部材運搬工	1部材当り質量(kg)100<G≤300	部材	2	部材	2	
	注入材	エポキシ	kg	2.3	kg	2	
	バックアップ材	ウレタン	L	70	L	70	
支承モルタル補修工	沓座モルタル打設工		基	2	基	2	
	無収縮モルタル		kg	47	kg	47	
	型枠	一般型枠	m2	0.19	m2	0.2	
	フラットジャッキ、配管設置工		基	2	基	2	
	フラットジャッキ、配管撤去工		基	2	基	2	
	扛上工		基	2	基	2	
	フラットジャッキ		式	1	式	1	
附属物工	橋名板撤去・再設置	既設再利用	箇所	1	箇所	1	
下部工	下部工胸壁	コンクリート	21-8-40BB	m3	8.1	下部工 集計参照	
		型枠	一般型枠	m2	30.5		
		鉄筋工	SD345・D13	kg	184		
		鉄筋工	SD345・D16～25	kg	562		
		コンクリート削孔	17mmを超え23mm以下	孔	20		
		コンクリート	18-8-25BB	m3	1.7		
		均し型枠	一般型枠	m2	0.5		
	下部工翼壁	コンクリート	21-8-40BB	m3	0.86		
		型枠	一般型枠	m2	5.4		
		鉄筋工	SD345・D13	kg	92.0		
	下部工(高欄・親柱)	コンクリート	21-8-40BB	m3	0.38		
		型枠	一般型枠	m2	4.1		
		鉄筋工	SD345・D13	kg	35.0		
		鉄筋工	SD345・D16～25	kg	7.0		
		枠組足場	手すり先行型枠組足場	掛m2	26.1		
	集計	コンクリート	21-8-40BB	m3	9.3	m3	9
		コンクリート	18-8-25BB	m3	1.7	m3	2
		型枠	一般型枠	m2	40.0	m2	40
		均し型枠	一般型枠	m2	0.5	m2	1
		鉄筋工	SD345・D13	kg	311	t	0.31
		鉄筋工	SD345・D16～25	kg	569	t	0.57
		コンクリート削孔	17mmを超え23mm以下	孔	20	孔	20
		枠組足場	手すり先行型枠組足場	掛m2	26.1	掛m2	30
	掘削			m ³	31	m ³	30
	埋戻し			m ³	31	m ³	30
	法面整形		切土部	m2	5.4	m2	5
	構造物とりこわし		鉄筋Co	m3	8.3	m3	8
	殻運搬		鉄筋Co	m3	8.3	m3	8
	処分費		鉄筋Co	t	20.8	t	21

1. 数量総括表【山辺橋】 2/2

工種			種別	単位	数量	単位	設計数量	備考
舗装工	表層		t=50mm 再生密粒度As(20F)	m2	11.8	m2	12	
	上層路盤		t=150mm M40	m2	11.8	m2	12	(有)森物産 輪島市三井町仁 行笠管16-1 運 搬距離24km
	下層路盤		t=190mm RC-40	m2	11.8	m2	12	(株)クリーンファイ ア 鳳珠郡能登町 字駒渡14-1-2 運搬距離42.2km
	舗装版切断		As:15cm以下	m	6.4	m	6	
	舗装版破碎積込		小規模土工	m2	11.8	m2	12	
	殻運搬		As殻	m3	0.59	m3	1	
	処分費		As殻	t	1.39	t	1	
護岸工	土工	掘削	土砂 オープンカット	m ³	15.5	m ³	20	
		床掘	土砂 小規模	m ³	9.7	m ³	10	
		埋戻し	小規模 土砂	m ³	11.4	m ³	10	
		土砂等運搬		m3	22.3	m3	20	
		残土処分		m3	22.3	m3	20	
		基面整正		m2	3.5	m2	4	
		殻運搬	無筋Co	m3	4	m3	4	
		殻処分	無筋Co	t	9.4	t	9	
	ブロック積工	間知ブロック積	控え350mm	m2	14.5	m2	15	
		胴込・裏込コンクリート	18-8-25BB	m3	2.18	m3	2	
	天端工	現場打天端コンクリート	21-8-40BB	m3	0.3	m3	0.3	
		目地板	瀝青質目地版 t=10mm	m2	6.1	m2		護岸工 集計参照
		型枠	一般型枠	m2	0.3	m2		
	基礎工	現場打基礎コンクリート	21-8-40BB	m3	0.5	m3	1	
		基礎碎石	RC-40	m2	2.2	m2	2	
		型枠	一般型枠	m2	1.5	m2		護岸工集計参照
	小口止工	現場打小口止 コンクリート	21-8-40BB	m3	3.2	m3	3	
		目地板	瀝青質目地版 t=10mm	m2	1.7	m2		護岸工 集計参照
		型枠	一般型枠	m2	16.3	m2		
		足場工	単管傾斜足場	掛m2	18.3	掛m2	20	
	集計	目地板	瀝青質目地版 t=10mm	m2	7.8	m2	8	積算は天端工 で計上
		型枠	一般型枠	m2	18.1	m2	18	

(1/4)

[illegible]

山辺橋補修工数量集計表

(2/4)

費 目	工 種	種 別	細 別	単 位	数 量	摘 要
橋体工						
	アンカーバー設置工	アンカー	SD345	本	3	
		コンクリート削孔	φ42x330	孔	3	
		アンカーバー	φ35x600	本	3	
		注入材	エポキシ	L	0.6	比重1.15
				kg	0.7	
	鉄筋探査			式	1	
	横桁腹付け工	中詰材	無収縮モルタル	kg	366	
		目地板	瀝青質目地板 t=10mm	m2	0.24	
		押さえ鋼板	SS400x12t	kg	257	HDZT49
		ボルトナット	(12)M16x720	kg	14	HDZT49
		削孔	φ26x500	孔	12	
		型枠	一般型枠	m2	0.17	
		補強部材取付	100<G≤200	部材	2	
		足場上部材運搬工		部材	2	
		注入材		L	2.0	比重1.15
				kg	2.3	
		バックアップ材	ウレタン	L	70	
	支承モルタル補修工	沓座モルタル打設工		基	2	
		無収縮モルタル		kg	47	ロス率20%含む
		型枠		m2	0.19	
		フラットジャッキ、配管設置		基	2	
		フラットジャッキ、配管撤去		基	2	
		扛上工		基	2	
		フラットジャッキ		式	1	
付属品						
	橋銘板	撤去・取付	既設再利用	箇所	1	

(3/4)

(3/4)

山辺橋補修工数量集計表

(4/4)

費 目	工 種	種 別	細 別	単位	数 量	摘 要
舗装工						
	舗装工					
		表層	再生密粒度As (20F) t=50mm	m2	11.8	
		上層路盤	M40 t=150mm	m2	11.8	
		下層路盤	RC-40 t=190mm	m2	11.8	
		舗装版切断	t=15cm以下	m	6.4	
		舗装版破碎積込	小規模	m2	11.8	
		殻運搬	As殻	m3	0.59	
		殻処分	As殻	t	1.39	
護岸工						
	土工	掘削		m3	15.5	
		床掘		m3	9.7	
		埋戻し		m3	2.9	
		土砂等運搬		m3	22.3	
		残土処分		m3	22.3	
		基面整正		m2	3.5	
		殻運搬	無筋Co	m3	4	
		殻処分	無筋Co	t	9.4	
	ブロック積工	大型ブロック積		m2	14.5	
	天端工	現場打天端コンクリート	21-8-40BB	m3	0.3	
		目地板	瀝青質目地板 t=10mm	m2	4.4	
		型枠	一般型枠	m2	0.3	
	基礎工	現場打基礎コンクリート	21-8-40BB	m3	0.5	
		基礎碎石	RC-40	m2	2.2	
		型枠	一般型枠	m2	1.5	
	小口止工	現場打小口止コンクリート	21-8-40BB	m3	3.2	
		目地板	瀝青質目地板 t=10mm	m2	1.7	
		型枠	一般型枠	m2	16.3	
		単管傾斜足場		掛m2	18.3	

橋面工

1. 数量総括表【		高田工	
名 称	規 格	計 算 式	数 量
伸縮装置復旧工			
本体	プロフジョイント CDx型ー20用	L= $\frac{4.240}{2}$ (耐グレーダー型・止水ゴム付)	4.24 m
シー ル材	シリコーン系	L= $(0.40+0.20) \times 2$ V= $0.030 \times 0.020 \times 1.208 \times 1000$	1.2 m 0.72 L
後打ちコンクリート	(超速硬コンクリート)	V= $+2.020 \times 0.350 \times (0.120+0.120)/2$ $+2.020 \times 0.350 \times (0.120+0.120)/2$ $+4.040 \times 0.570 \times (0.120+0.120)/2$ $= 0.446$	0.45 m3
通し筋	SD345	W= $4.04 \times 1.560 \times 5$ D16x4040x5本	31.5 kg
コンクリートアンカー	D16 SD345	N= $\frac{80.0}{2}$	80 本
接合部用接着剤	CDx型(20車道)	N= $\frac{1.0}{1}$	1 式

橋体工

1. 数量総括表【コンクリート工			
名 称	規 格	計 算 式	数 量
コンクリート修復			
	上部工 参照		
アンカーバー設置工			
	アンカー	N= = 3.00	3 本
	φ32 アンカーバー (SD345)	N= = 3.00	3 本
	削孔 φ42x330	N= = 3.00	3 孔
	エポキシ充填	V= $\pi / 4 \times (0.042^2 \times 0.99 - 0.032^2 \times 0.32 \times 3) \times 1000$	
		= 0.60	0.6 L
		W= 0.60 × 1.15 = 0.69	0.7 kg
	鉄筋探査		1 式
横桁腹付け工			
	中詰材	V= 0.71x2.02x0.12 = 0.17	0.17 m3
	無収縮モルタル	V= 1875kg/m3 × 1.15 × 0.17 = 366	366 kg
	目地	A= 0.12x2.02 = 0.24	0.24 m2
	鋼板 SS400t=12	W= 0.70x1.95x0.012x7.85x1000, = 257	257 kg
	ZnメッキHDZ49		
	ボルトナット	N= = 12.00	12 本
	M16xL720	W= (1.315x720+33x4+24x2+11x4)x12/1000	
	ZnメッキHDZ49	= 14.05	14 kg
	削孔 φ26x500	N= = 12.00	12 孔
	型枠	A= 0.12 × 0.71 × 2 = 0.17	0.17 m2
	補強部材取付工	N= = 2	2 部材
	上部材運搬工	N= = 2	2 部材
	注入材 (エポキシ)	V= (0.026^2 - 0.016^2) × π / 4 × 6.0 × 1000	
		= 1.98	2.0 L
		W= 1.98 × 1.15 = 2.28	2.3 kg
	バックアップ材		
	ウレタン	V= 0.07x2.02x0.50 = 0.07	0.1 m3
		V= 1000L/m3 × 0.07 = 70	70 L
支承モルタル補修工			
	沓座モルタル打設工	N= = 2.00	2 基
	支承モルタル	V= 0.6*0.35x0.05x2 = 0.021	0.021 m3
	(無収縮モルタル)	V= 1875kg/m3 × 1.2 × 0.021 = 47	47 kg
	型枠	A= (0.60+0.35)x0.05x2x2 = 0.19	0.19 m2
	フラットジャッキ、配管設置		2 基
	フラットジャッキ、配管撤去		2 基
	扛上工		2 基
	フラットジャッキ		1 式

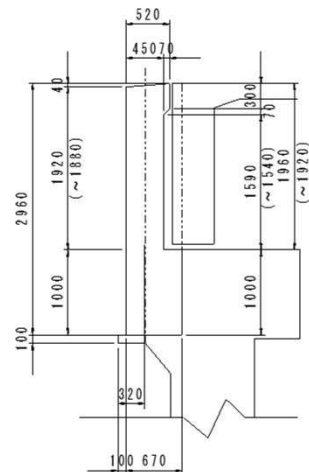
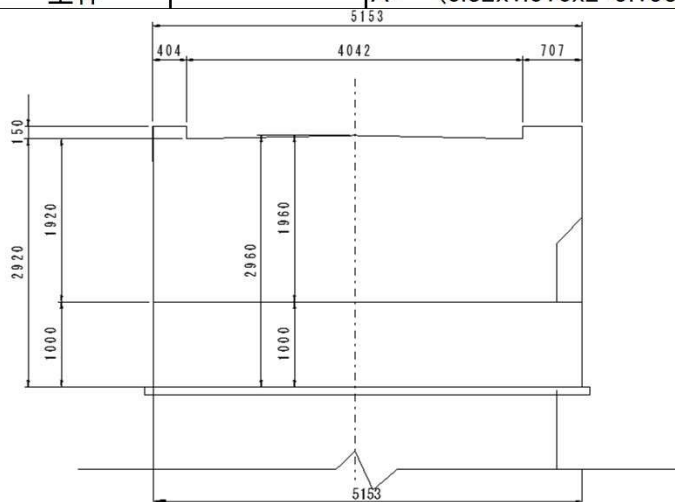
1. 数量総括表【		コンクリート工			
名 称	規 格	計 算 式			数 量
上部工					
主 桁	断面修復工①	左官工	うき		
	ホ [○] リマーセメントモルタル	A=	150x150	= 0.023 m2	
		V=	0.023 x 0.05		
			= 0.001 m3	0.001 m3	
	はつり	V=			0.001 m3
	ひびわれ注入工②	充填工	W1.1 L500		
	ホ [○] リマーセメントモルタル				0.50 m
	Uカット	L=	0.500 m	0.50 m	
	ひびわれ注入工③	低圧注入工法	W0.3 L500		
	ホ [○] リマーセメントモルタル	L=	0.50 m	0.50 m	
	断面修復工④	左官工	欠損		
	ホ [○] リマーセメントモルタル	A=	150x150	= 0.02 m2	
		V=	0.02 x 0.05		
			= 0.001 m3	0.001 m3	
	はつり	V=			0.001 m3
	断面修復工⑤	左官工	剥離		
	ホ [○] リマーセメントモルタル	A=	300x200	= 0.06 m2	
		V=	0.06 x 0.05		
			= 0.003 m3	0.003 m3	
	はつり	V=			0.003 m3
	断面修復工⑥	左官工	剥離		
	ホ [○] リマーセメントモルタル	A=	200x200	= 0.04 m2	
		V=	0.04 x 0.05		
			= 0.002 m3	0.002 m3	
	はつり	V=			0.002 m3
	断面修復工⑦	左官工	剥離		
	無収縮モルタル	A=	650x700	= 0.46 m2	
		V=	0.46 x 0.10		
			= 0.046 m3	0.05 m3	
	はつり	V=			0.05 m3

工 種	コンクリート工							
名 称	規 格	計 算 式					数 量	
集 計								
ひび割れ補修工	低圧注入工法	注入量	重量	使用量	注入器	シール材		
	エポキシ注入材3種	(ml)	(g)	(g)	(個)	(g)		
	0.30x500xD50	7.50	8.85	10.62	2	76.8		
	注入材使用量	幅mmx延長mmx深さmm/1000x1.18x1.2						
	シール材重量	幅30mmx厚さ2mmx施工延長mm／1000x比重1.6						
	低圧注入器量	施工延長mm／250						
		施工量 2x250/1000=					0.5	m
		注入材使用量					10.6	g
		注入器					2	個
		シール材					192	g
ひび割れ補修工	ひび割れ補修	W 1.0～ 5.0 未満						
	PCM充填法	充填材(ホ°リマーセメントモルタル)						
	W x L	施工延長					= 0.5	m
	Uカット	L=					0.5	m
		充てん量					= 0.06	L
	注入材使用量	0.11x施工延長mm/1000						
断面修復工	左官工	①	④	⑤	⑥	⑦		
	ホ°リマーセメントモルタル	0.001 +	0.001 +	0.003 +	0.002 +	0.046	0.05	m3
		=					0.053	m3
	はつり						0.05	m3
	殻処分	0.05 ×	2.35	=	0.12		0.12	t

[illegible]

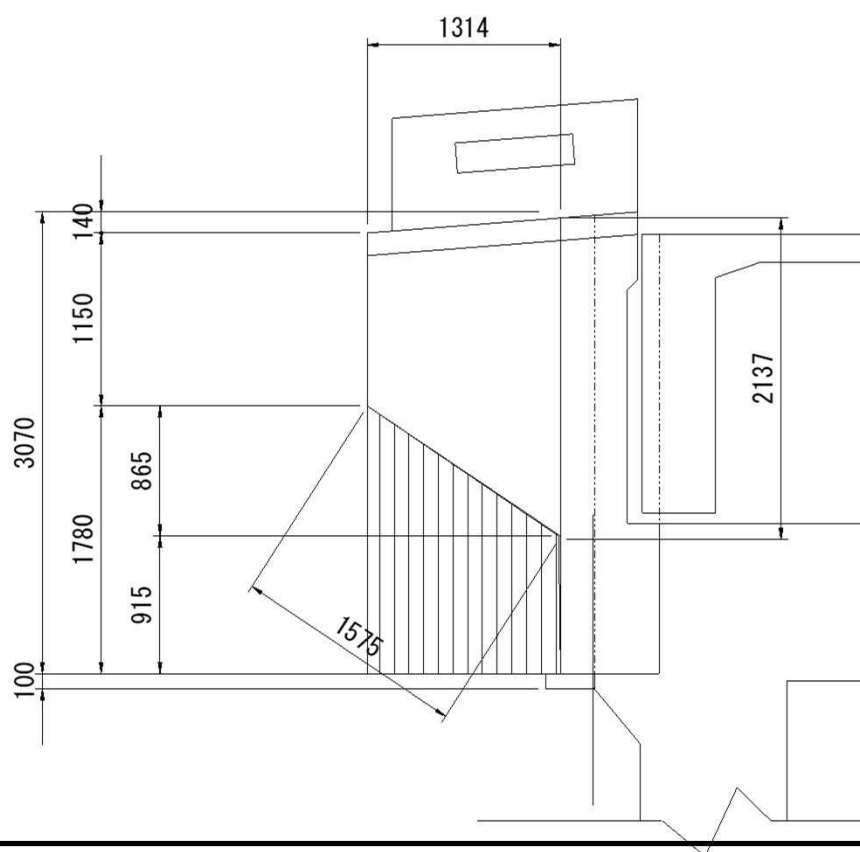
下部工胸壁

1. 数量総括表【コンクリート工】			
名 称	規 格	計 算 式	数 量
コンクリート	21-8-40BB	A1= $(1.96+1.92)/2 \times 0.52 - (1.59+0.035) \times 0.07 + 0.67 \times 1.00$	
		= 1.565	
		A2= $(1.92+1.88)/2 \times 0.52 - (1.54+0.035) \times 0.07 + 0.67 \times 1.00$	
		= 1.548	
		V= $(1.565+1.548)/2 \times 4.042 + 1.565 \times 0.404 + 1.548 \times 0.707 + 0.404 \times 0.15 \times 0.520 + 0.707 \times 0.15 \times 0.520$	
		計 = 8.10	8.10 m3
型枠		A1= $1.498 \times 1.010 \times 2$	
		= 3.026	
		A2= $1.880 \times 0.404 + (1.920+1.880)/2 \times 4.402 + 1.880 \times 0.707 + 1.00 \times 5.153$	
		= 15.605	
		A3= $(1.960+1.920)/2 \times 4.402 + 1.920 \times 0.707 + (1.414-1) \times 0.70 \times (4.042+0.707)$	
		= 11.274	
		A4= $0.404 \times 4 \times 0.15 + (0.707+0.404) \times 2 \times 0.15$	
		= 0.576	
		計 = 30.481	30.5 m2
鉄筋	SD345	加工図より	
	D22	W= 78	78 kg
	D16	W= 484	484 kg
	D13	W= 184	184 kg
削孔	φ 32	N= 20	20 孔
均しコンクリート	18-8-25BB	A= 0.32×5.153	1.7 m2
型枠		斜率	
		A= $(0.32 \times 1.010 \times 2 + 5.153) \times 0.1$	0.5 m2



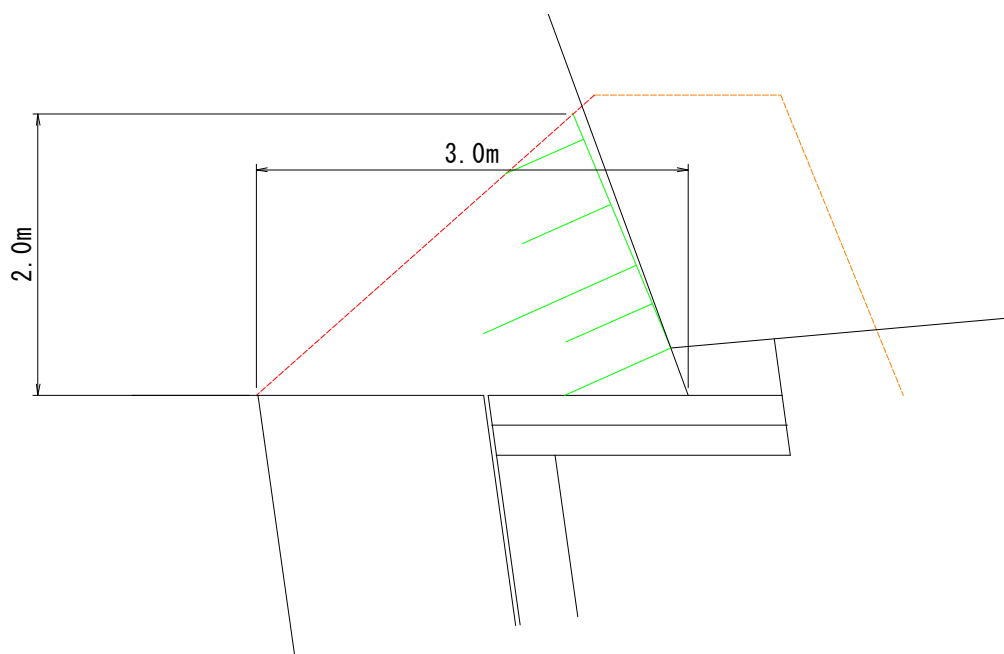
下部工翼壁

1. 数量総括表【コンクリート工

[illegible]

下部工 高欄 親柱

1. 数量総括表【コンクリート工】			
名 称	規 格	計 算 式	数 量
コンクリート	21-8-40BB	V1= $0.20 \times 0.75 \times 1.74$ = 0.261	
		V2= $0.40 \times 0.40 \times 0.75$ = 0.120	
		計 = 0.381	0.38 m3
型 枠		A1= $(0.2+1.74) \times 2 \times 0.75$ = 2.91	
		A2= $0.403 \times 4 \times 0.75$ = 1.21	
		計 = 4.12	4.1 m2
鉄筋	SD345	加工図より	
	D16	D16 = 7	7 kg
	D13	D13 = 35	35 kg
土工			
		V= 4.9×6.3 = 30.9	31 m3
		V= 4.9×6.3 = 30.9	31 m3
		A= $3.0 \times 2.0 \times 1 / 2 \times 1.803$ = 5.4 斜率	5.4 m2
仮設工			
		A= $3.0 \times (5.2+1.3+2.2)$ = 26.1	26 掛m2



下部工

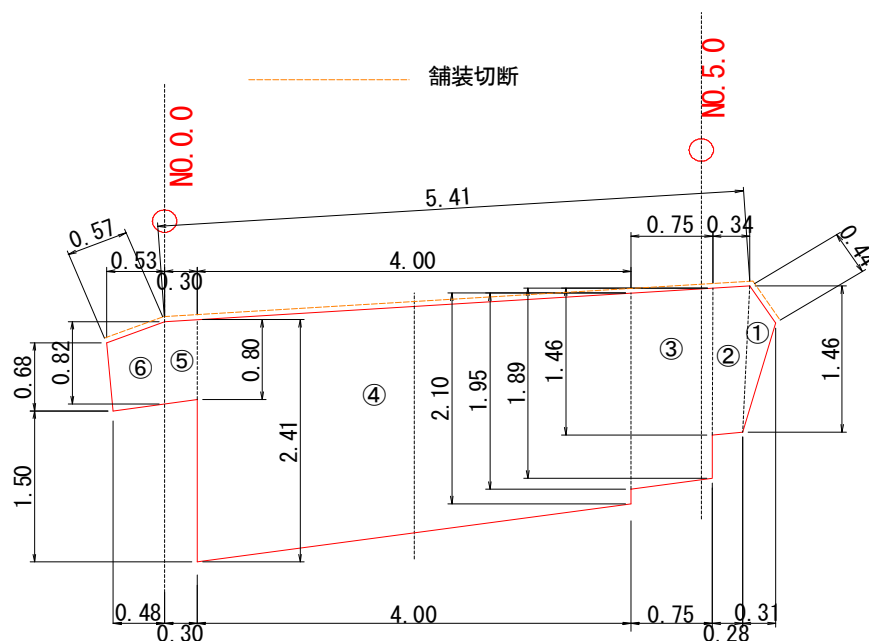
[illegible]

工 装 舖

1. 数量総括表【コンクリート工

名 称	規 格	計 算 式	数 量
舗 装 工	AS舗装	平面図より	
	表層	A= ① $1.46 \times 0.31 \div 2 = 0.23 \text{ m}^2$	
	再生密粒度As(F20)t=5cm	② $1.46 \times (0.34+0.28) \div 2 = 0.45 \text{ m}^2$	
		③ $(1.89+1.95) \div 2 \times 0.75 = 1.44 \text{ m}^2$	
		④ $(2.10+2.41) \div 2 \times 4.00 = 9.02 \text{ m}^2$	
		⑤ $(0.80+0.82) \div 2 \times 0.30 = 0.24 \text{ m}^2$	
		⑥ $(0.82+0.68) \div 2 \times (0.53+0.48) \div 2 = 0.38 \text{ m}^2$	
		合計 11.76 m^2	11.8 m^2
	路盤工	上層路盤(M40) t=15cm	
		A= 11.8 m^2	11.8 m^2
		下層路盤 再生RC40 t=19cm	
		A= 11.8 m^2	11.8 m^2
	AS舗装取壊	A= 11.8 m^2	11.8 m^2
	AS舗装切断	L= $0.44+5.41+0.57 = 6.4 \text{ m}$	6.4 m
	As殻運搬	V= $11.8 \times 0.05 = 0.59 \text{ m}^3$	0.59 m^3
	As殻処分	W= $0.59 \times 2.35 = 1.39 \text{ t}$	1.39 t

舗装展開図



護岸工

(1/2)

1. 数量総括表【山辺村】土 工 、ブロック積工			
名 称	規 格	算 式	数 量
護岸工 土工	掘 削	$V = (3.2+4.0) \times 1/2 \times 4.3 = 15.5$	15.5 m ³
	床 掘	$V = (2.6+1.9) \times 1/2 \times 4.3 = 9.7$	9.7 m ³
	埋 戻 発生土	$V = (1.0+0.7) \times 1/2 \times 4.3 = 3.7$	3.7 m ³
	埋 戻 裏込材	$V = (2.6+1.9) \times 1/2 \times 3.4 = 7.7$	7.7 m ³
	基面整正	$A = 0.7 \times 3.39 = 2.4$ $1.2 \times 0.6 = 0.7$ $1.2 \times 0.3 = 0.4$ 合 計 = 3.5	3.5 m ²
	土砂等運搬・処分	$V = 15.5+9.7-2.9/0.9 = 22.3$	22.3 m ³
	殻運搬(無筋Co)	$A = (2.90+1.49)/2 \times 4.0 = 8.8$ $V = 8.8 \times 0.35 = 3.07$ $V = 8.8 \times 0.10 = 0.88$	8.8 m ² 3.1 m ³ 0.9 m ³
	殻処分(無筋Co)	$V = 4 \times 2.35 = 9.4$	9.4 t
	間知ブロック張	$A = (4.7 + 3.8) \times 1/2 \times 3.4 = 14.5$	14.5 m ²
	胴込・裏込コンクリート	18-8-25BB t=0.15 $V = 14.5 \times 0.15 = 2.18$	2.2 m ³
天端工	天端コンクリート	21-8-40BB $V = 0.09 \times 3.40 = 0.31$	0.3 m ³
	型 枠	$A = 0.10 \times 3.40 = 0.34$	0.3 m ²
	目地材 t=10mm	$A = (4.71+3.77) \times 0.50+0.1+0.1 = 4.44$	4.4 m ²
基礎工	現場打基礎 コンクリート	L = 3.40 m 18-8-40BB $V = 0.14 \text{ m}^3/\text{m} \times 3.40 \text{ m} = 0.48$	3.4 m 0.5 m ³
	型 枠	$A = 0.45 \text{ m}^2/\text{m} \times 3.40 \text{ m} = 1.53$	1.5 m ²
	碎石基礎	$A = 0.65 \text{ m}^2/\text{m} \times 3.40 \text{ m} = 2.21$	2.2 m ²

護岸工

(2/2)

工 種	ブロック積工			数 量
名 称	規 格	算 式		
小口止工				
小口止工1	起点側	18-8-40BB		
	コンクリート	$A = (1.34+1.19) \times 1/2 \times 1.32$		
		$= 1.67 \text{ m}^2$		
		$V = 1.67 \times 0.60 = 1.00 \text{ m}^3$		
		$A = (1.19+0.89) \times 1/2 \times 3.25$		
		$= 3.38 \text{ m}^2$		
		$V = 3.38 \times 0.30 = 1.01 \text{ m}^3$		
		合計 $V = 1.00 + 1.01 = 2.02 \text{ m}^3$		2.0 m ³
	型 枠(端部)	$A = 1.67 \text{ m}^2$		
	(前面)	$A = (1.32 \times 0.60 + 3.25 \times 0.30) \times 1.118$		
		斜率		
		$= 1.98 \text{ m}^2$		
	(端部)	$A = 3.38 \text{ m}^2$		
		合 計 $= 7.03 \text{ m}^2$		7.0 m ²
	目地材 t=10mm			
		$A = 1.67 \text{ m}^2$		1.7 m ²
小口止工2	終点側	18-8-40BB		
	コンクリート	$A = (1.26+0.89) \times 1/2 \times 3.72$		
		$= 4.00 \text{ m}^2$		
		$V = 4.00 \times 0.3 = 1.20 \text{ m}^3$		1.2 m ³
	型 枠(端部)	$A = 4.00 \times 2 = 8.00 \text{ m}^2$		
	(前面)	$A = 4.16 \times 0.3 = 1.25 \text{ m}^2$		
		合 計 $= 9.25 \text{ m}^2$		9.3 m ²
足場工	単管傾斜足場	$A = (4.7+3.8)/2 \times 4.3 = 18.3$	掛m ²	18.3 掛m ²
小口止工集計				
集 計	コンクリート	$V = 2.0 + 1.2 = 3.2$	m ³	3.2 m ³
	型 枠	$A = 7.0 + 9.3 = 16.3$	m ²	16.3 m ²
	足場工	$A = 18.3$	掛m ²	18.3 掛m ²

1. 数量総括表【清太郎橋】

工種		種別	単位	数量	単位	設計数量	備考
伸縮装置取替工	橋梁用伸縮継手装置設置工	プロフジョイントCDx-40型	m	10.2	m	10	
	シール材		m	10.2	m	10	
	シール材(材料費)		L	0.48	L	0.5	
	CDx用接着剤	40用	式	1	式	1	
	舗装版切断	As:15cm以下	m	12.2	m	12	
	舗装版破碎積込	小規模土工	m2	10.2	m2	10	
	表層		m2	10.2	m2	10	
	不陸整正	補足材料なし	m2	10.2	m2	10	
ひびわれ注工	下部工補修工	注入工延長	m	15.2	構造物	1	
		シール材	kg	3.7			
		超微粒子ポリマーセメント系注入材	kg	2.1			
		注入器具	個	52			
	注入工延長	合計	m	15.2			
	シール材	合計	kg	3.7			
	超微粒子ポリマーセメント系注入材	合計	L	2.1			
	注入器具	合計	個	52			
橋台部分打替工	構造物とりこわし工	無筋構造物	m ³	0.436	m ³	0.4	
	無収縮モルタル打設	人力打設	m ³	0.436	m ³	0.4	
	型枠工	一般型枠	m ²	2.9	m ²	3	
殻運搬・処理工	As殻運搬		m3	0.51	m3	1	
	As殻処分		t	1.2	t	1	
	コンクリート殻運搬	無筋構造物	m ³	1.0	m ³	1	
	コンクリート殻処分	無筋構造物	t	2.4	t	2	

伸縮装置取替工

1) 伸縮継手装置設置工 (A2)
L= 10.170 = 10.2 m

伸 縮 装 置 材 料 表

名 称	材 質	単 位	A2	合計	備 考
プロフジョイントCDx型-40用 同等以上	SS400 合成ゴム 弾性シール材	m	10.170	10.170	耐グレーダー用
シール材	シリコン系	リッター	0.48	0.48	
バックアップ材		m	2.392	2.392	□50
超速硬コンクリート		m3	0.622	0.622	
通し筋	SD345	m	40.440	40.440	D16
コンクリートアンカー	SD345	本	164	164	D16
C D x型用接着剤 同等以上	----	式	1	1	40用 同等以上

2) 伸縮継手装置箱抜撤去数量→廃材処理工で計上
V= 10.170 × (0.330 + 0.350) × 0.090 = 0.6 m3

3) 舗装版切断
L= 1.0 + 1.0 + 10.170 = 12.17 m

3) 舗装版破碎積込
A= 1.0 × 10.170 = 10.17 m2

4) 表層
A= 1.0 × 10.170 = 10.17 m2

5) 不陸整正
A= 1.0 × 10.170 = 10.17 m2

ひびわれ注工

1) ひびわれ注工(超微粒子ポリマーセメント系注入材、深さ200mmを想定)

ひびわれ幅	総延長	注入材	シール材	注入器具
0.2 mm	1.1 m	0.06 L	0.16 kg	4 個
0.3 mm	0.9 m	0.07 L	0.12 kg	3 個
0.5 mm	1.7 m	0.24 L	0.23 kg	6 個
1.0 mm	10.3 m	2.88 L	1.44 kg	35 個
1.4 mm	1.2 m	0.48 L	0.16 kg	4 個
合 計	15.2 m	3.73 L	2.11 kg	52 個

i) ひびわれ幅W=0.2mm
(A2橋台) L= 0.6 + 0.5 = 1.1 m
・注入材 (W=0.2mm、ロス率K=0.4)
V= 0.0002 × 0.20 × 1.1 = 0.00004 m3
V= 0.00004 × 1000 × 1.4 = 0.06 L
・シール材 (t=2mm, W=30mm (ロス率K=0.37)、1700kg/m3と仮定)
V= 0.002 × 0.03 × 1.1 = 0.00007 m3
W= 0.00007 × 1700 × 1.37 = 0.16 kg

ii) ひびわれ幅W=0.3mm
(A2橋台) L= 0.9 = 0.9 m
・注入材 (W=0.3mm、ロス率K=0.4)
V= 0.0003 × 0.20 × 0.9 = 0.00005 m3
V= 0.00005 × 1000 × 1.4 = 0.07 L
・シール材 (t=2mm, W=30mm (ロス率K=0.37)、1700kg/m3と仮定)
V= 0.002 × 0.03 × 0.9 = 0.00005 m3
W= 0.00005 × 1700 × 1.37 = 0.12 kg

iii) ひびわれ幅W=0.5mm
(A1橋台) L= 1.7 = 1.7 m
・注入材 (W=0.5mm、ロス率K=0.4)
V= 0.0005 × 0.20 × 1.7 = 0.00017 m3
V= 0.00017 × 1000 × 1.4 = 0.24 L
・シール材 (t=2mm, W=30mm (ロス率K=0.37)、1700kg/m3と仮定)
V= 0.002 × 0.03 × 1.7 = 0.00010 m3
W= 0.00010 × 1700 × 1.37 = 0.23 kg

iv) ひびわれ幅W=1.0mm									
(A1橋台)	L=	4.9	+	1.1	+	2.0			
(A2橋台)	+	1.1	+	1.0	+	0.1	+	0.1	= 10.3 m
・ 注入材 (W=1.0mm、ロス率K=0.4)									
	V=	0.0010	×	0.20	×	10.3			= 0.00206 m3
	V=	0.00206	×	1000	×	1.4			= 2.88 L
・ シール材 (t=2mm, W=30mm (ロス率K=0.37)、1700kg/m3と仮定)									
	V=	0.002	×	0.03	×	10.3			= 0.00062 m3
	W=	0.00062	×	1700	×	1.37			= 1.44 kg
v) ひびわれ幅W=1.4mm									
(A1橋台)	L=	1.2							= 1.2 m
・ 注入材 (W=1.4mm、ロス率K=0.4)									
	V=	0.0014	×	0.20	×	1.2			= 0.00034 m3
	V=	0.00034	×	1000	×	1.4			= 0.48 L
・ シール材 (t=2mm, W=30mm (ロス率K=0.37)、1700kg/m3と仮定)									
	V=	0.002	×	0.03	×	1.2			= 0.00007 m3
	W=	0.00007	×	1700	×	1.37			= 0.16 kg

橋台部分打替工

1) 構造物とりこわし工									
(A1橋台)	V=(	0.596	+	1.400	) ×	1.579	/	2	
	×	0.150							= 0.236 m3
(A2橋台)	V=(	0.577	+	1.300	) ×	1.421	/	2	
	×	0.150							= 0.200 m3
								ΣV	= 0.436 m3
2) 無収縮モルタル打設									
	V=				(構造物とりこわし工と同数量)				= 0.436 m3
4) 型枠工									
	A=(	0.596	+	1.400	) ×	1.579	/	2	
	+	0.577	+	1.300	) ×	1.421	/	2	= 2.9 m2

廃材処理工

1) As殻運搬・処理									
As殻運搬	V=	10.17	×	0.05					= 0.51 m3
As殻処分	V=	0.51	×	2.35					= 1.20 t
2) Co殻運搬・処理									
Co殻運搬	V=	0.6	+	0.436					= 1.036 m3
Co殻処分	V=	1.036	×	2.35					= 2.43 t