

工 事 数 量 総 括 表						
工事名	橋梁補修工事（R 5－2）			事業区分		橋りょう長寿命化修繕事業
				工事区分		橋梁保全工事
工事区分 / 工種 / 種別 / 細別	規格 等	単位	実施数量	計上数量	摘 要	
橋梁保全工事		式	1.0	1		
橋梁補修工		式	1.0	1		
伸縮装置取替工		橋	1.0	1		
伸縮装置取替①	荷重支持型 AIｼﾞｮｲﾝﾄ-20同等品	m	5.6	5.6		
伸縮装置取替②	荷重支持型 AIｼﾞｮｲﾝﾄ-30同等品	m	15.5	15.5		
橋面防水工・舗装打換工		橋	1.0	1		
橋面防水	塗膜系橋面防水	m2	84.0	84	成形目地・導水材の設置を含む	
水抜き孔設置工		式	1.0	1	水抜きパイプ・フレキシブルチューブ設置を含む	
橋梁舗装版撤去	路面切削	m2	72.0	72		
舗装版破碎（小規模）		m2	12.0	12.0		
表層		m2	84.0	84		
基層		m2	84.0	84		
ひび割れ補修工		橋	1.0	1		
低圧注入工法		橋	1.0	1		
断面修復工		橋	1.0	1		
左官工法		橋	1.0	1		
水切り設置工		橋	1.0	1		
水切り設置	アイドリップ同等品	m	35.9	36		
橋梁用防護柵工		橋	1.0	1		
橋梁用防護柵補修	塗替塗装	m2	54.0	54		
排水管補修工		橋	1.0	1		
排水管補修工	VP φ 75	箇所	3.0	3	取付金具(メッキ仕上げ)を含む	
運搬処理工		式	1.0	1		
殻運搬処分①	無筋Co	式	1.0	1		
殻運搬処分②	As殻	式	1.0	1		
濁水運搬処分		式	1.0	1		
仮設工		式	1.0	1		
仮設工		式	1.0	1		
橋梁補修用足場		式	1.0	1		
交通誘導警備員	交通誘導警備員B	式	1.0	1		

手引橋 数量総括表（その1）

1 橋当り

種 別	細 別	規 格	単位	数 量	備 考
伸縮装置設置工					
	伸縮装置設置				
	伸縮金物	荷重支持型 AIジョイント-20同等品	m	5.6	
		荷重支持型 AIジョイント-30同等品	m	15.5	
	後打ちコンクリート		m <sup>3</sup>	0.7	
	MMA樹脂モルタル	ドローガード J-02同等品	m <sup>3</sup>	0.2	
	プライマー	パーミタイト # 115同等品	kg	0.8	
	補強鉄筋	D13 SD345	kg	83	
	差筋アンカー	D13 SD345	本	316	
	コンクリート削孔工	φ 18×58	孔	316	
	フラットバー	SS400 50×9×50	枚	112	参考重量20kg
	現場溶接	すみ肉 6mm	m	16.8	
	二重止水材	クローザース同等品	m	15.5	
	排水ホース	25A	m	4.5	
	シール材	シリコン系	リットル	4.0	
	バックアップ材		m	2.6	
	接着剤	ウレタン樹脂系	g	44.1	
	撤去及び他材料				
	既設撤去	コンクリート（無筋）	m <sup>3</sup>	0.5	参考重量1.2t
		アスファルト	m <sup>3</sup>	0.5	参考重量1.1t
	カッター工（Co）		m	9.9	
	カッター工（As）		m	22.2	
橋面防水工					
	防水層面積	塗膜系防水層	m <sup>2</sup>	84	車道部施工面積
	成形目地材	t=5mm セロシールSSテープ II 型同等品	m	36	
			m	43	100m <sup>2</sup> 当り
	縦断排水	φ 18ドレーケー同等品	m	42	車道部
	横断排水	クワジェット導水テープ 同等品	m	15	

手引橋 数量総括表（その２）

1 橋当り

種 別	細 別	規 格	単位	数 量	備 考
	排水管	VP20	m	3.6	
	ハ°ルブ°ソケット	20A	個	9	
	エポ°キシ樹脂	比重1.20	kg	3.7	
	導水ハ°イ°	フレキシブルチューブ φ20ステンレス（ナット付）	m	7.2	
	止め金具	コンクリート用	箇所	9	
	削孔工	φ40*400	m	3.6	
	コンクリート殻	無筋	m3	0.005	
	排水桝削孔工	φ20	箇所	1	
	鉄筋探査	下向き	m2	1.4	
舗装打換え工					
	復 旧				
	車道舗装	t=30mm（アスファルト舗装） 表層：密粒度アスコン（13）	m2	84	
		t=40mm（アスファルト舗装） 表層：密粒度アスコン（13）	m2	84	
		タックコート	m2	84	
	撤 去				
	舗装とりこわし	t=70mm（コンクリート舗装）	m2	72	参考重量11.9t
	殻運搬処理	無筋コンクリート	m3	5.1	
	舗装とりこわし	t=70mm（アスファルト舗装）	m2	12	参考重量1.9t
	殻運搬処理	アスファルト	m3	0.8	
ひびわれ補修工					
	ひびわれ注入	自動式低圧注入工法	m	5.4	
断面修復工		ポリマーセメントモルタルによる左官工法			
	断面修復工	上部工 平均深さ70mm	m3	0.012	
	コンクリート殻	無筋（殻運搬含む）	m3	0.009	参考重量0.02t
	カッター工	深さ10mm	m	4.8	
床板水切り設置工					
	水切材	アイト°リップ° 同等品	m	35.9	

手引橋 数量総括表 (その3)

1 橋当り

[illegible]

### 伸縮装置設置工 数量表

1式当り

[illegible]

手引橋		伸縮装置取替工計算書		1箇所当り	
名 称		計 算 式		単位	数 量
＜A1橋台＞ 伸縮装置設置 伸縮金物		荷重支持型 AIシヨイント-30同等品 L = 4.640 = 4.640		m	4.6
後打ちコンクリート		V = ( 0.300 + 0.400 ) × 0.070 × 4.64 = 0.227		m3	0.2
補強鉄筋		D13 SD345 図面より = 18.0		kg	18.0
差筋アンカー		D13 SD345 N = 24 × 4 = 96.0		本	96.0
コンクリート削孔工		φ18×58 N = = 96.0		孔	96.0
二重止水材		クローザース同等品 L = 4.640 = 4.640		m	4.6
排水ホース		25A L = 1.000 × 2 = 2.000		m	2.0
シール材		シリコン系 V = 0.020 × 0.086 × ( 0.444 + 0.210 ) × 2 = 0.0022 W = 0.0022 × 1000 × 1.1 = 2.420		リットル	2.4
バックアップ材		L = ( 0.444 + 0.190 + 0.020 ) × 2 = 1.308		m	1.3
接着剤		ウレタン樹脂系 W = ( 0.086 + 0.020 × 2 ) × 1.308 × 150 g/m2 = 24.721		g	24.7
既設撤去		コンクリート（無筋） V = ( 0.300 + 0.400 ) × 0.070 × 4.640 = 0.227 W = 0.227 × 2.350 t/m <sup>3</sup> = 0.533		m3 t	0.23 0.53
カッター工		Co切断 L = 4.640 = 4.640		m	4.6

手引橋		伸縮装置取替工計算書		1箇所当り	
名 称		計 算 式		単位	数 量
＜A2橋台＞ 伸縮装置設置 伸縮金物		荷重支持型 AIシヨイント-30同等品 L = 5.345		m	5.3
後打ちコンクリート		V = ( 0.300 + 0.400 ) × 0.07 × 5.345		m3	0.3
補強鉄筋		D13 SD345 図面より		kg	21.0
差筋アンカー		D13 SD345 N = 27 × 4		本	108.0
コンクリート削孔工		φ18×58 N =		孔	108.0
二重止水材		クローザ-S同等品 L = 5.345		m	5.3
排水ホース		25A L = 1.000 × 2		m	2.0
シール材		シリコン系 V = 0.020 × 0.086 × ( 0.444 + 0.210 ) W = 0.0011 × 1000 × 1.1		リットル	1.2
バックアップ材		L = ( 0.444 + 0.190 + 0.020 )		m	0.7
接着剤		ウレタン樹脂系 W = ( 0.086 + 0.020 × 2 ) × 0.654 × 150 g/m2		g	12.4
既設撤去		コンクリート（無筋） V = ( 0.300 + 0.400 ) × 0.070 × 5.345  W = 0.262 × 2.350 t/m <sup>3</sup>		m3  t	0.26  0.62
カッター工		Co切断 L = 5.345		m	5.3

手引橋		伸縮装置取替工計算書		1箇所当り	
名 称	計 算 式	単位	数 量		
＜鋼床版部＞ 伸縮装置設置 伸縮金物	荷重支持型 AIｼﾞｵｲﾝﾄ-30同等品 L = 5.571 = 5.571	m	5.6		
後打ちコンクリート	V = 0.300 × 0.07 × 5.571 = 0.117	m3	0.1		
MMA樹脂モルタル	ﾄﾛｰｶｰﾄﾞ J-20同等品 V = 0.300 × 0.07 × 5.571 = 0.117	m3	0.1		
ﾌﾟﾗｲﾏｰ	ﾊﾟｰﾐｯﾄ #115同等品 W = ( 0.300 + 0.07 ) × 5.571 × 0.2 kg/m2 = 0.412	kg	0.4		
補強鉄筋	D13 SD345 図面より = 22.0	kg	22.0		
差筋アンカー	D13 SD345 N = 28 × 2 = 56.0	本	56.0		
コンクリート削孔工	φ18×58 N = = 56.0	孔	56.0		
ﾌﾗｯﾄﾊﾞｰ	SS400 50×9×50 N = 29 × 2 = 58.0 W = 0.050 × 3.53 kg/m × 58 = 10.2	枚 kg	58.0 10		
現場溶接	すみ肉 6mm L = 58.000 × 0.050 × 3 = 8.7	g	8.7		
二重止水材	ｸﾛｰｻﾞ-S同等品 L = 5.571 = 5.571	m	5.6		
排水ホース	25A L = 0.500 = 0.500	m	0.5		
既設撤去	ｱｽﾌｧﾙﾄ V = ( 0.300 + 0.300 ) × 0.070 × 5.571 = 0.234 W = 0.234 × 2.350 t/m <sup>3</sup> = 0.550	m3 t	0.23 0.55		
カッター工	As切断 L = 5.571 × 2 = 11.142	m	11.1		



手引橋		伸縮装置取替工計算書		1箇所当り	
名 称	計 算 式	単位	数 量		
＜縦目地部＞ 伸縮装置設置 伸縮金物	荷重支持型 AIジョイント-20同等品 L = 5.572 = 5.572	m	5.6		
後打ちコンクリート	V = 0.320 × 0.07 × 5.572 = 0.125	m3	0.1		
MMA樹脂モルタル	トローカート J-02同等品 V = 0.320 × 0.07 × 5.572 = 0.125	m3	0.1		
プライマー	パーミット #115同等品 W = ( 0.320 + 0.07 ) × 5.572 × 0.2 kg/m2 = 0.435	kg	0.4		
補強鉄筋	D13 SD345 図面より = 22.0	kg	22.0		
差筋アンカー	D13 SD345 N = 28 × 2 = 56.0	本	56.0		
コンクリート削孔工	φ18×58 N = = 56.0	孔	56.0		
フラットバー	SS400 50×9×50 N = 27 × 2 = 54.0 W = 0.050 × 3.53 kg/m × 54 = 9.53	枚 kg	54.0 10		
現場溶接	すみ肉 6mm L = 54 × 0.050 × 3 = 8.1	m	8.1		
シール材	シリコン系 V1 = 0.020 × 0.025 × ( 0.365 + 0.210 ) = 0.0003 V2 = 0.020 × 0.020 × 0.155 = 0.0001 Σ = 0.0004 W = 0.0004 × 1000 × 1.1 = 0.44	リットル	0.4		
バックアップ材	L1 = 0.365 + 0.190 + 0.020 = 0.575 L2 = 0.155 = 0.155 Σ = 0.730	m	0.7		
接着剤	ウレタン樹脂系 W1 = ( 0.025 + 0.020 × 2 ) × 0.575 × 150 g/m2 = 5.606 W2 = ( 0.020 + 0.020 × 2 ) × 0.155 × 150 g/m2 = 1.395 Σ = 7.001	g	7.0		

手引橋		伸縮装置取替工計算書		1箇所当り	
名 称	計 算 式	単位	数 量		
既設撤去	$\text{アスファルト}$ $V = ( 0.320 + 0.320 ) \times 0.070 \times 5.572 = 0.250$	m3	0.25		
	$W = 0.250 \times 2.350 \text{ t/m}^3 = 0.588$	t	0.59		
カッター工	$\text{As切断}$ $L = 5.572 \times 2 = 11.144$	m	11.1		

橋面工 数量表

1 橋当り

種 別	細 別	規 格	単位	数 量	備 考
橋面防水工					
	防水層面積	塗膜系防水層	m <sup>2</sup>	84	車道部施工面積
	成形目地材	t=5mm セロシールSSテープ II 型同等品	m	36	
			m	43	100m <sup>2</sup> 当り
	縦断排水	φ 18トレイナー同等品	m	42	車道部
	横断排水	タフシャット導水テープ 同等品	m	15	
	排水管	VP20	m	3.6	
	バルブソケット	20A	個	9	
	エポキシ樹脂	比重1.20	kg	3.7	
	導水パイプ	フレキシブルチューブ φ 20ステンレス (ナット付)	m	7.2	
	止め金具	コンクリート用	箇所	9	
	削孔工	φ 40*400	m	3.6	
	コンクリート殻	無筋	m <sup>3</sup>	0.005	参考重量0.01t
	排水桝削孔工	φ 20	箇所	1	
	鉄筋探査	下向き	m <sup>2</sup>	1.4	
舗装打換え工					
	復 旧				
	車道舗装	t=30mm (アスファルト舗装) 表層：密粒度アスコン(13)	m <sup>2</sup>	84	
		t=40mm (アスファルト舗装) 表層：密粒度アスコン(13)	m <sup>2</sup>	84	
		タックコート	m <sup>2</sup>	84	
	撤 去				
	舗装とりこわし	t=70mm (コンクリート舗装)	m <sup>2</sup>	72	参考重量11.9t
	殻運搬処理	無筋コンクリート	m <sup>3</sup>	5.1	
	舗装とりこわし	t=70mm (アスファルト舗装)	m <sup>2</sup>	12	参考重量1.9t
	殻運搬処理	アスファルト	m <sup>3</sup>	0.8	

手引橋		橋面防水工計算書		1 橋当り	
名 称	計 算 式	単位	数 量		
＜橋面防水工＞ 防水層面積	塗膜系防水層 車道部 A = 72.248 + 11.708 = 83.956	m <sup>2</sup>	84.0		
成形目地材	t=5mm, セロシールSSテープⅡ型同等品 車道部 L = 18.204 + 12.552 + 4.932 + 0.370 = 36.058  (100m2当り) L = 36.058 / 83.956 × 100 = 42.949	m	36.0		
		m	43.0		
縦断排水	φ18ドレイナー同等品 車道部 L = 4.000 + 5.000 + 5.000 + 4.204 + 4.200 + 4.000 + 4.200 + 0.182 + 5.682 + 3.729 + 1.313 = 41.510	m	42.0		
横断排水	タフシャット導水テープ同等品 車道部 L = 4.640 + 4.524 + 5.171 + 0.200 = 14.535	m	15.0		
排水管	VP20 L = 0.400 × 9 = 3.600	m	3.6		
バルブソケット	20A  N = 9	個	9		
エポキシ樹脂	エポキシ樹脂注入材  1箇所当り樹脂堆積 V = ( 1 / 4 × π × 0.040 <sup>2</sup> × 0.400 - 1 / 4 × π × 0.026 <sup>2</sup> × 0.365 - 1 / 4 × π × 0.033 <sup>2</sup> × 0.035 ) = 0.0003  W = 0.0003 × 1200 × 1.150 × 9 = 3.73 比重1.20 ロス率0.15	m <sup>3</sup>  kg	  3.7		

エポキシ樹脂注入

365

400

26

33

35

φ40孔コア抜き

手引橋		橋面防水工計算書		1 橋当り	
名 称	計 算 式	単位	数 量		
導水パイプ	フレキシブルチューブ φ 20ステンレス (ナット付) L = 0.800 × 9 = 7.200	m	7.2		
止め金具	コンクリート用 N = 9 = 9	箇所	9.0		
	サドルバント (SUS304) N = 9	個	9.0		
	コンクリートアンカーM6 (SUS304, 1座金付) N = 18	個	18.0		
削孔工	φ 40×400 L = 0.400 × 9 = 3.600	m	3.6		
コンクリート殻 (無筋)	V = π / 4 × 0.040 <sup>2</sup> × 0.400 × 9 = 0.005	m3	0.005		
	W = 0.005 × 2.350 t/m3 = 0.012	t	0.01		
排水桝削孔工	φ 20 N = 1	箇所	1		
鉄筋探査	下向き A = 0.400 × 0.400 × 9 = 1.440	m2	1.4		

手引橋		舗装打換え工計算書		1 橋当り		
名 称		計 算 式		単位	数 量	
＜舗装打換え工＞ 復 旧	車道舗装					
	t= 30 mm ～ 50 mm 表層:密粒度アスファルト混合物(13)					
	A =	= 83.956	m <sup>2</sup>	84.0		
	車道舗装					
	t= 40 mm ～ 50 mm 基層:密粒度アスファルト混合物(13)					
	A =	= 83.956	m <sup>2</sup>	84.0		
	タックコート					
	A =	= 83.956	m <sup>2</sup>	84.0		
	撤 去	舗装とりこわし (車道部コンクリート舗装)				
		t= 70 mm				
A =		= 72.248	m <sup>2</sup>	72.0		
(車道部アスファルト舗装)						
t= 70 mm						
A =		= 11.708	m <sup>2</sup>	12.0		
殻運搬処理 (無筋コンクリート)						
V = 72.248 × 0.070		= 5.057	m3	5.1		
W = 5.057 × 2.35 t/m <sup>3</sup>	= 11.884	t	11.9			
(アスファルト)						
V = 11.708 × 0.070	= 0.820	m3	0.8			
W = 0.820 × 2.35 t/m <sup>3</sup>	= 1.927	t	1.9			

### ひびわれ補修工 数量表

1 橋当り

[illegible]

手引橋		ひび割れ補修工計算書		1橋当り	
名 称	計 算 式	単位	数 量		
ひびわれ注入	豎壁				
	KC-01            L =        ( 幅 =    0.30    mm    )				



### 断面修復工 数量表

1 橋当り

[illegible]

手引橋		断面修復工計算書			1橋当り		
名 称	計 算 式				単位	数 量	
断面修復工 上部工	地覆						
	JD-01	A = 0.150 × 0.100		= 0.015	m2		
	JD-02	A = 0.200 × 0.150		= 0.030	m2		
	JD-03	A = 0.200 × 0.100		= 0.020	m2		
	JD-04	A = 0.350 × 0.100		= 0.035	m2		
	JD-05	A = 0.200 × 0.100		= 0.020	m2		
	JD-06	A = 0.250 × 0.100		= 0.025	m2		
	JD-07	A = 0.300 × 0.100		= 0.030	m2		
		Σ = 0.175			m2		
カッター工 上部工	コンクリート						
	JD-01	L = ( 0.150 + 0.100 ) × 2		= 0.50	m		
	JD-02	L = ( 0.200 + 0.150 ) × 2		= 0.70	m		
	JD-03	L = ( 0.200 + 0.100 ) × 2		= 0.60	m		
	JD-04	L = ( 0.350 + 0.100 ) × 2		= 0.90	m		
	JD-05	L = ( 0.200 + 0.100 ) × 2		= 0.60	m		
	JD-06	L = ( 0.250 + 0.100 ) × 2		= 0.70	m		
	JD-07	L = ( 0.300 + 0.100 ) × 2		= 0.80	m		
		Σ = 4.80			m	4.8	
断面修復工	ポ リマーセメントモルタル（防錆材塗布含む）						
	平均深さ	70 mm					
	V = 0.175	× 0.070		= 0.012	m3	0.012	
はつり工	コンクリート取り壊し（有筋）						
	平均深さ	70 mm					
	V = 0.175	× 0.070		= 0.012	m3	0.012	
コンクリート殻	無筋（殻運搬含む）						
	V = 0.009			= 0.009	m3	0.009	
	参考重量						
	V = 0.009	× 2.350 t/m3		= 0.021	t	0.02	
プ ライマー工	A = 0.175				= 0.175	m2	0.2
プ ライマー使用量	エポキシ樹脂						
	W = 0.175	× 0.100 kg/m2		= 0.018	kg	0.02	

手引橋		コンクリート殻処理算出根拠（コンクリート殻体積）		1橋当り	
名 称		計 算 式		単位	数 量
全面積	A =		= 0.175	m2	
	剥落箇所控除面積		地覆		
	JD-01	A = 0.150 × 0.100 × π / 4	= 0.012		
	JD-02	A = 0.200 × 0.150 × π / 4	= 0.024		
	JD-03	A = 0.200 × 0.100 × π / 4	= 0.016		
	JD-04	A = 0.350 × 0.100 × π / 4	= 0.027		
	JD-05	A = 0.200 × 0.100 × π / 4	= 0.016		
	JD-06	A = 0.250 × 0.100 × π / 4	= 0.020		
	JD-07	A = 0.300 × 0.100 × π / 4	= 0.024		
			Σ = 0.139	m2	
コンクリート殻	平均剥落深さ 20 mm				
	A = 0.175 × 0.070 - 0.139 × 0.020		= 0.009	m3	0.009

床板水切り設置工 数量表

1 橋当り

[illegible]

手引橋		水切り設置工計算書		1 橋当り	
名 称	計 算 式	単位	数 量		
施工延長	$L = 17.940 + 2 = 35.880$	m			
水切材	アイドリップ同等品 $L = \text{施工延長より} = 35.880$	m		35.9	

防護柵補修工 数量表

1 橋当り

[illegible]

手引橋		防護柵取替工計算書							1 橋当り		
名 称		計 算 式							単位	数 量	
塗装塗替え	Rc-Ⅲ 塗装系 塗装部材面積									m2	54
	種別	部材寸法 (mm)			個数 (個)	断面長 (m2/m)	面数	塗装面積 (m2)	NET (%)		
	防護柵										
	下流側										
	笠木	[-150×50×3.2	×	18300	1	0.486	1	8.894	100		
	ビーム	470	×	18070	1	0.470	2	16.986	100		
	支柱	φ 101.6	×	780	10	0.319	1	2.488	100		
	上流側										
	笠木	[-150×50×3.2	×	12300	1	0.486	1	5.978	100		
		[-150×50×3.2	×	4300	1	0.486	1	2.090	100		
	ビーム	410	×	12035	1	0.410	2	9.869	100		
		410	×	4405	1	0.410	2	3.612	100		
	袖ビーム	356	×	764	2	0.356	2	1.088	100		
	支柱	φ 101.6	×	780	10	0.319	1	2.400	100		
	継ぎ材	SGP25A	×	930	2	0.107	1	0.199	100		
		PL 50	×	160	2	0.050	1	0.016	100		
		PL 50	×	300	2	0.050	2	0.060	100		
	合計							53.8			

排水管補修工 数量表

1 橋当り

[illegible]



手引橋		排水管補修工計算書										1 橋当り																																																																																																																																																																																																																																															
名 称		計 算 式										単位	数 量																																																																																																																																																																																																																																														
排水管	VP φ 75											m	5.3																																																																																																																																																																																																																																														
	$L = ( 0.672 + 1.100 ) \times 3 = 5.316$																																																																																																																																																																																																																																																										
鋼材質量	VP φ 75用90° エルボ											個	3.0																																																																																																																																																																																																																																														
	$N = = 3.0$																																																																																																																																																																																																																																																										
<table><tr><td colspan="14">全箇所当り</td></tr><tr><td>種別</td><td colspan="5">部材寸法 (mm)</td><td>個数 (個)</td><td>単位質量 (kg/m<sup>2</sup>kg/m)</td><td>1個当り質量 (kg)</td><td>質量 (kg)</td><td>材質</td><td colspan="3">ネット率 (%)</td></tr><tr><td colspan="14">取付金具</td></tr><tr><td>FB</td><td>100</td><td>×</td><td>6</td><td>×</td><td>269</td><td>6</td><td>4.710</td><td>1.27</td><td>8</td><td>SS400</td><td colspan="3">100</td></tr><tr><td>FB</td><td>100</td><td>×</td><td>6</td><td>×</td><td>263</td><td>3</td><td>4.710</td><td>1.24</td><td>4</td><td>SS400</td><td colspan="3">100</td></tr><tr><td>FB</td><td>100</td><td>×</td><td>6</td><td>×</td><td>200</td><td>3</td><td>4.710</td><td>0.94</td><td>3</td><td>SS400</td><td colspan="3">100</td></tr><tr><td>B.N</td><td colspan="3">M12</td><td>×</td><td>35</td><td>6</td><td></td><td>0.073</td><td>0.4</td><td>SUS304</td><td colspan="3"></td></tr><tr><td>B.N</td><td colspan="3">M12</td><td>×</td><td>40</td><td>6</td><td></td><td>0.077</td><td>0.5</td><td>SUS304</td><td colspan="3"></td></tr><tr><td colspan="14"></td></tr><tr><td colspan="14">合 計</td></tr><tr><td>FB</td><td colspan="2">SS400</td><td colspan="2">t=6</td><td colspan="2">12 個</td><td colspan="2"></td><td colspan="2">15 kg</td><td colspan="3"></td></tr><tr><td colspan="9"></td><td colspan="2">小計</td><td colspan="3">15 kg</td></tr><tr><td colspan="14"></td></tr><tr><td>B.N.</td><td colspan="2">SUS304</td><td colspan="2">M12×35</td><td colspan="2">6 本</td><td colspan="2"></td><td colspan="2">0.4 kg</td><td colspan="3"></td></tr><tr><td>B.N.</td><td colspan="2">SUS304</td><td colspan="2">M12×40</td><td colspan="2">6 本</td><td colspan="2"></td><td colspan="2">0.5 kg</td><td colspan="3"></td></tr><tr><td colspan="9"></td><td colspan="2">小計</td><td colspan="3">1.0 kg</td></tr><tr><td colspan="9"></td><td colspan="2">合計</td><td colspan="3">16 kg</td></tr></table>														全箇所当り														種別	部材寸法 (mm)					個数 (個)	単位質量 (kg/m <sup>2</sup> kg/m)	1個当り質量 (kg)	質量 (kg)	材質	ネット率 (%)			取付金具														FB	100	×	6	×	269	6	4.710	1.27	8	SS400	100			FB	100	×	6	×	263	3	4.710	1.24	4	SS400	100			FB	100	×	6	×	200	3	4.710	0.94	3	SS400	100			B.N	M12			×	35	6		0.073	0.4	SUS304				B.N	M12			×	40	6		0.077	0.5	SUS304																		合 計														FB	SS400		t=6		12 個				15 kg														小計		15 kg																	B.N.	SUS304		M12×35		6 本				0.4 kg					B.N.	SUS304		M12×40		6 本				0.5 kg														小計		1.0 kg												合計		16 kg		
全箇所当り																																																																																																																																																																																																																																																											
種別	部材寸法 (mm)					個数 (個)	単位質量 (kg/m <sup>2</sup> kg/m)	1個当り質量 (kg)	質量 (kg)	材質	ネット率 (%)																																																																																																																																																																																																																																																
取付金具																																																																																																																																																																																																																																																											
FB	100	×	6	×	269	6	4.710	1.27	8	SS400	100																																																																																																																																																																																																																																																
FB	100	×	6	×	263	3	4.710	1.24	4	SS400	100																																																																																																																																																																																																																																																
FB	100	×	6	×	200	3	4.710	0.94	3	SS400	100																																																																																																																																																																																																																																																
B.N	M12			×	35	6		0.073	0.4	SUS304																																																																																																																																																																																																																																																	
B.N	M12			×	40	6		0.077	0.5	SUS304																																																																																																																																																																																																																																																	
合 計																																																																																																																																																																																																																																																											
FB	SS400		t=6		12 個				15 kg																																																																																																																																																																																																																																																		
									小計		15 kg																																																																																																																																																																																																																																																
B.N.	SUS304		M12×35		6 本				0.4 kg																																																																																																																																																																																																																																																		
B.N.	SUS304		M12×40		6 本				0.5 kg																																																																																																																																																																																																																																																		
									小計		1.0 kg																																																																																																																																																																																																																																																
									合計		16 kg																																																																																																																																																																																																																																																
ホールインボルト	M12×100 (SUS304)											本	6																																																																																																																																																																																																																																														
$N = 2 \times 3 = 6$																																																																																																																																																																																																																																																											
コンクリート削孔工	φ 18×57											孔	6																																																																																																																																																																																																																																														
$N = = 6$																																																																																																																																																																																																																																																											
溶融亜鉛メッキ	HDZ55											kg	15																																																																																																																																																																																																																																														
$W = = 15$																																																																																																																																																																																																																																																											
無収縮モルタル	$V = ( 0.210 \times 0.400 \times 0.200 - 1 / 4 \times \pi \times 0.089^2 \times 0.400 ) \times 3 = 0.043$											m3	0.04																																																																																																																																																																																																																																														
$= 0.043$																																																																																																																																																																																																																																																											
型枠	$A = ( 0.210 \times 0.200 + 0.140 \times 0.200 ) \times 3 = 0.210$											m2	0.2																																																																																																																																																																																																																																														
$= 0.210$																																																																																																																																																																																																																																																											
既設排水管撤去	VU φ 75											m	1.4																																																																																																																																																																																																																																														
$L = 0.450 \times 3 = 1.350$																																																																																																																																																																																																																																																											
既設地覆撤去	有筋											m3	0.05																																																																																																																																																																																																																																														
$V = ( 0.210 \times 0.400 \times 0.200 ) \times 3 = 0.050$																																																																																																																																																																																																																																																											
カッター工	t=10mm											m	5.1																																																																																																																																																																																																																																														
$L = \{ ( 0.210 + 0.400 + 0.140 ) \times 2 + 0.200 \} \times 3 = 5.100$																																																																																																																																																																																																																																																											
コンクリート殻 (無筋)	V = 既設地覆撤去より											m3	0.05																																																																																																																																																																																																																																														
	$= 0.050$																																																																																																																																																																																																																																																										
	W = 0.050 × 2.350 t/m3											t	0.12																																																																																																																																																																																																																																														
$= 0.118$																																																																																																																																																																																																																																																											

仮設工 数量表

1 橋当り

[illegible]

手引橋		仮設工計算書		1 橋当り	
名 称		計 算 式		単位	数 量
仮設工 吊足場	TYPE A1				
	A = 1.690 × 3.878	= 6.554 m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	7	
片側朝顔防護足場	TYPE E (シート張り防護)				
	A = 1.190 × 17.940 + 1.690 × 14.062 + 0.980 × 3.786 + 0.800 × 0.860	= 49.512 m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	50	
</					