

水道配管図



上越市ガス水道局

この地図の作成に当たっては、国土地理院長の承認を得て、同院発行の数値地図25000（空間データ基盤）、数値地図（国土基本情報）電子国土基本図（地図情報）、数値地図（国土基本情報）電子国土基本図（地名情報）、数値地図（国土基本情報）基盤地図情報（数値標高モデル）及び基盤地図情報を使用した。
（承認番号 平25情使、第954号）

FD65-81

数 量 計 算 書

【1】水 管 橋 下 部 工

数量総括表

工事区分	工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
水管橋移設工事(水管橋下部工)							
	水管橋下部工						
		作業土工(A2)					
			床掘		m ³	420.0	
			安定処理(地盤改良)	下段2.00m セメント重量 12.8t/100 m ²	m ³	107.0	
			安定処理(地盤改良)	上段1.56m セメント重量 10.0t/100 m ²	m ³	107.0	
			土砂等運搬		m ³	0.0	
			残土処理		m ³	0.0	
		土留め工					
			大型土のう工	製作・設置	袋	126.0	
			大型土のう工	撤去	袋	126.0	
			整地	敷均し(ルーズ)	m3	130.0	
		基礎工(A2)					
			基礎杭打設	φ 600 L=60.0m	本	4.0	A種 15m×3本 B種(JIS強化杭) 15m×1本 機械継手(無溶接継手)×3個
			コンクリート	(普通セメント・特殊養生)	m3	0.9	(0.89)
			吊り型枠	φ 600用	組	4.0	
			鉄筋工	一般構造物 10t未満 有鉄筋コンクリート用棒鋼 SD345 D13	t	0.13	
			鉄筋工	一般構造物 10t未満 有鉄筋コンクリート用棒鋼 SD345 D29~32	t	0.87	
		躯体工(A2)					
			躯体工	(普通セメント・特殊養生)	式	1.0	(V=43.0m3)
			アンカーボルト	先付けアンカー M16 300L	本	8.0	
			足場工	手摺先行型枠組足場 安全ネット必要	掛m ²	130.0	(129.9)
		運搬費					
			重建設機械分解組立輸送	クローラクレーン系 150t吊以下	回	1.0	
			重建設機械分解組立輸送	クローラ式杭打機 質量60t以下	回	1.0	

作業土工(A2) 数量調書

[illegible]

図面番号31-3
重川水管橋 橋台土工計画図

図面番号31-4
重川水管橋 橋台土 側面断面図(断面積)

図面番号31-5
重川水管橋 橋台土 地盤改良算出根拠
より算出

作業土工計算書(右岸)

計 算 対 象 番 号 及 び 名 称		R8①01_水管橋下部工 床掘り				計 算 対 象 番 号 及 び 名 称		R8①01_水管橋下部工 埋戻し(地盤改良)			
測 点	距 離	断 面 積	平 均	体 積	摘 要	測 点	距 離	断 面 積	平 均	体 積	摘 要
JNo 57 + 13.250						JNo 57 + 13.250					
		0.00						0.00			
JNo 57 + 15.200	1.950		18.21	35.5		JNo 57 + 15.200	1.950		18.33	35.7	
		36.42						36.66			
JNo 58 + 4.800	9.600		36.42	349.6		JNo 57 + 18.000	2.800		36.66	102.6	
		36.42						36.66			
JNo 58 + 6.750	1.950		18.21	35.5		JNo 57 + 18.000	0.000		31.43	0.0	
		0.00						26.20			
						JNo 58 + 2.000	4.000		26.20	104.8	
								26.20			
						JNo 58 + 2.000	0.000		31.43	0.0	
								36.66			
						JNo 58 + 4.800	2.800		36.66	102.6	
								36.66			
						JNo 58 + 6.750	1.950		18.33	35.7	
								0.00			
小 計	13.500			420.6		小 計	13.500			381.4	

図面番号31-3
 重川水管橋 橋台土工計画図
 図面番号31-4
 重川水管橋 橋台土 側面断面図(断面積)
 図面番号31-5
 重川水管橋 橋台土 地盤改良算出根拠
 より算出

基礎工（PHC杭・A2） 数量調書

(1) PHC杭数量集計表

項 目		種別 ・ 区分	単位	右岸	備 考		
杭 径			m	φ 600	t=90mm		
杭 本 数			本	4			
杭 長		B種（JIS強化杭）	m	15.0			
		A種	〃	45.0			
		合 計	〃	60.0			
杭 1 本 当 り	中詰めコンクリート		$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	m ³	0.22	普通セメント・特殊養生	
	吊り型枠			m ²	0.14		
	機械継手（無溶接継手）			個	3.0		
	鉄筋工	(SD345)	D13		t	0.03	
			D16～D25	D16	t	－	
				D19	t	－	
				D22	t	－	
				D25	t	－	
				小計	t	－	
			D29～D32	D29	t	－	
				D32	t	0.22	
				小計	t	0.22	
			D35		t	－	
			合 計		t	0.25	
杭 1 基 当 り	中詰めコンクリート		$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	m ³	0.89	普通セメント・特殊養生	
	吊り型枠			m ²	0.56		
	機械継手（無溶接継手）			個	12.0		
	鉄筋工	(SD345)	D13		t	0.13	
			D16～D25	D16	t	－	
				D19	t	－	
				D22	t	－	
				D25	t	－	
				小計	t	－	
			D29～D32	D29	t	－	
				D32	t	0.87	
				小計	t	0.87	
			D35		t	－	
			合 計		t	1.00	

(2) 基礎工

・PHC杭 $\phi 600$ $t=90\text{mm}$ $L=60.0\text{m}$

上杭 B種 (JIS強化杭) $L=15.00\text{ m}$
 下杭 A種 $L=45.00\text{ m}$
 $N=4\text{ 本}$

・鉄 筋

材質 : SD345

	質 量			
	(kg)			
	1本当り		1基当り(N=4)	
D13	32	32	128	128
D16	0		0	
D19	0		0	
D22	0		0	
D25	0	0	0	0
D29	0		0	
D32	218	218	872	872
D35	0	0	0	0
D38	0	0	0	0
D41	0	0	0	0
D51	0	0	0	0
合計	250	250	1000	1000

・中詰めコンクリート ($\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$) (普通セメント・特殊養生)

杭1本当たり

$$V = \pi/4 \times 0.420^2 \times 1.600 = 0.222\text{ m}^3$$

杭1基当たり (N=4)

$$V = 0.222 \times 4 = 0.887\text{ m}^3$$

・吊り型枠

杭1本当たり

$$A = \pi/4 \times 0.420^2 = 0.139\text{ m}^3$$

杭1基当たり (N=4)

$$V = 0.139 \times 4 = 0.556\text{ m}^3$$

・機械継手 (無溶接継手)

杭1本当たり

3.0 個

杭1基当たり (N=4)

$$N = 3.0 \times 4 = 12.0\text{ 個}$$

図面番号31-10
 A2橋台PHC杭詳細図(右岸固定側) 参照

躯体工（A2） 数量調書

1. 数量集計表

(1) 本体工数量集計表

本体工 数量集計表						
工種	名称		種別・規格	単位	右岸	摘要
コンクリート工	本体コンクリート		鉄筋構造物 24N/mm2	m ³	43. 0	
	均しコンクリート		無筋構造物 (18N/mm ²) t=100mm	m ³	1. 3	
型枠工	普通型枠	本体工	H≦30m	m ²	65. 3	
	均しコンクリート型枠			m ²	2. 3	
鉄筋工	本体工	D13	SD345	t	0. 37	
		D16～D25		t	1. 22	
		D29～D32		t	－	
		D35		t	－	
		D38		t	－	
		D41		t	－	
		D51		t	－	
		合計		t	1. 59	
アンカーボルト	先付けアンカー		M16 300L	本	8. 0	
足場工	手摺先行型枠組足場 安全ネット必要			掛m2	129. 9	

2. 橋台数量計算

(1) コンクリート体積

規格 : $\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$

(1)コンクリート体積・(2)型枠面積については、
3ページ後の3. 躯体工図面参照

$$\begin{aligned} V1 &= 3.200 \times 1.900 \times 4.000 - 0.113 \text{ (杭控除)} = 24.2 \text{ m}^3 \\ \text{杭控除} &= \frac{\pi}{4} \times 0.600^2 \times 0.100 \times 4 = 0.113 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

$$V2 = 1.800 \times 4.000 \times 2.250 = 16.2 \text{ m}^3$$

$$\begin{aligned} V3 &= 0.500 \times 4.000 \times 1.350 - 0.080 \text{ (水管控除)} = 2.6 \text{ m}^3 \\ \text{水管控除} &= \frac{\pi}{4} \times 0.319^2 \times 0.500 \times 2 = 0.080 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

$$\text{小計} = 43.0 \text{ m}^3$$

※ 部分が仮設・水替・交通誘導員 日数計算に反映

2) 均しコンクリート

規格 : $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$

コンクリート $t=10\text{cm}$

$$A = (3.200 + 0.100 \times 2) \times (4.000 + 0.100 \times 2) = 14.3 \text{ m}^2$$

$$\text{杭控除} = \frac{\pi}{4} \times 0.600^2 \times 4 = -1.1 \text{ m}^2$$

$$\text{合計} = 13.1 \text{ m}^2$$

体積

$$13.1 \times 0.10$$

$$= 1.3 \text{ m}^3$$

$$\text{合計} = 1.3 \text{ m}^3$$

(2) 型枠面積

1) 本体型枠

種別 : 一般型枠

設置高 : $H \leq 30\text{m}$

$$A1 = (3.200 + 4.000) \times 1.900 \times 2 = 27.4 \text{ m}^2$$

$$A2 = (1.800 + 4.000) \times 2.250 \times 2 = 26.1 \text{ m}^2$$

$$A3 = (0.500 + 4.000) \times 1.350 \times 2 - 0.319 = 11.8 \text{ m}^2$$

$$\begin{aligned} \text{水管控除} &= \frac{\pi}{4} \times 0.319^2 \times 2 \times 2 = 0.319 \text{ m}^2 \\ &\text{(水管控除)} \end{aligned}$$

$$\text{合計} = 65.3 \text{ m}^2$$

2) 均しコンクリート

規格 : 均しコンクリート型枠

コンクリート $t=10\text{cm}$

型枠面積

$$A = \left(\frac{3.200 + 0.100 \times 2}{2} + \frac{4.000 + 0.100 \times 2}{2} \right) \times 2 = 2.3 \text{ m}^2$$

$$\text{合計} = 2.3 \text{ m}^2$$

(3) 鉄 筋

材質 : SD345

	質 量	
	(kg)	
D13	366	366
D16	1221	1221
D19	0	
D22	0	
D25	0	
D29	0	
D32	0	0
D35	0	0
D38	0	0
D41	0	0
D51	0	0
合計	1587	1587
太径比 (%)		0

(4) 先付けアンカーボルト

材質 : SS400

アンカーボルト、ナット類は溶融亜鉛メッキ(HDZT49)を使用

M16 300L

8 本

(3)鉄筋については、
図面番号31-13 A2橋台配筋図(5)（右岸固定側） 参照

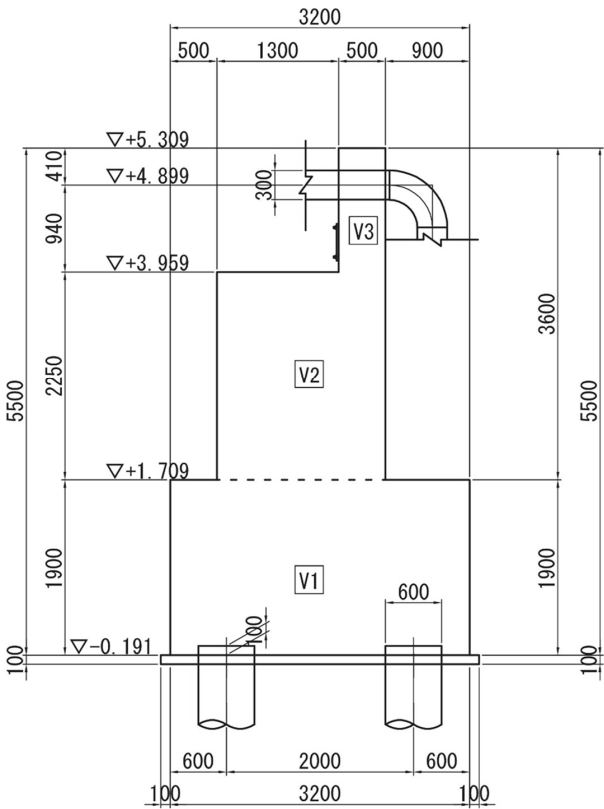
(4)先付けアンカーボルトについては、
図面番号31-7 重川水管橋 トラス詳細図(1)参照

3. 躯体工図面

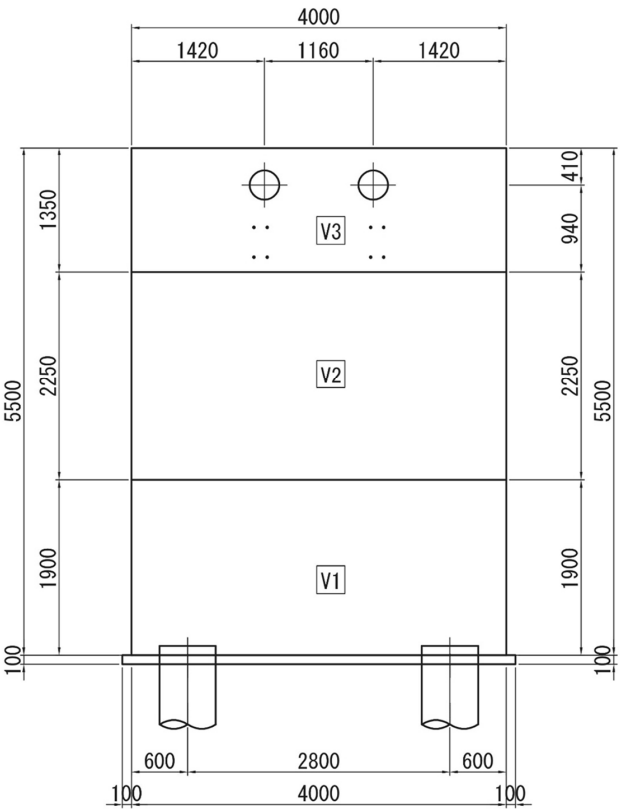
(1). コンクリート

右岸橋台

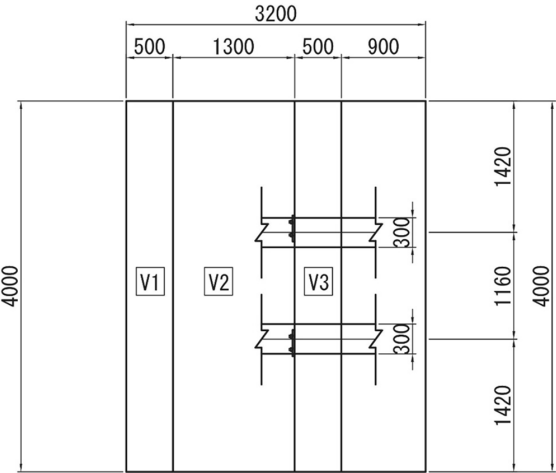
側面図



正面図

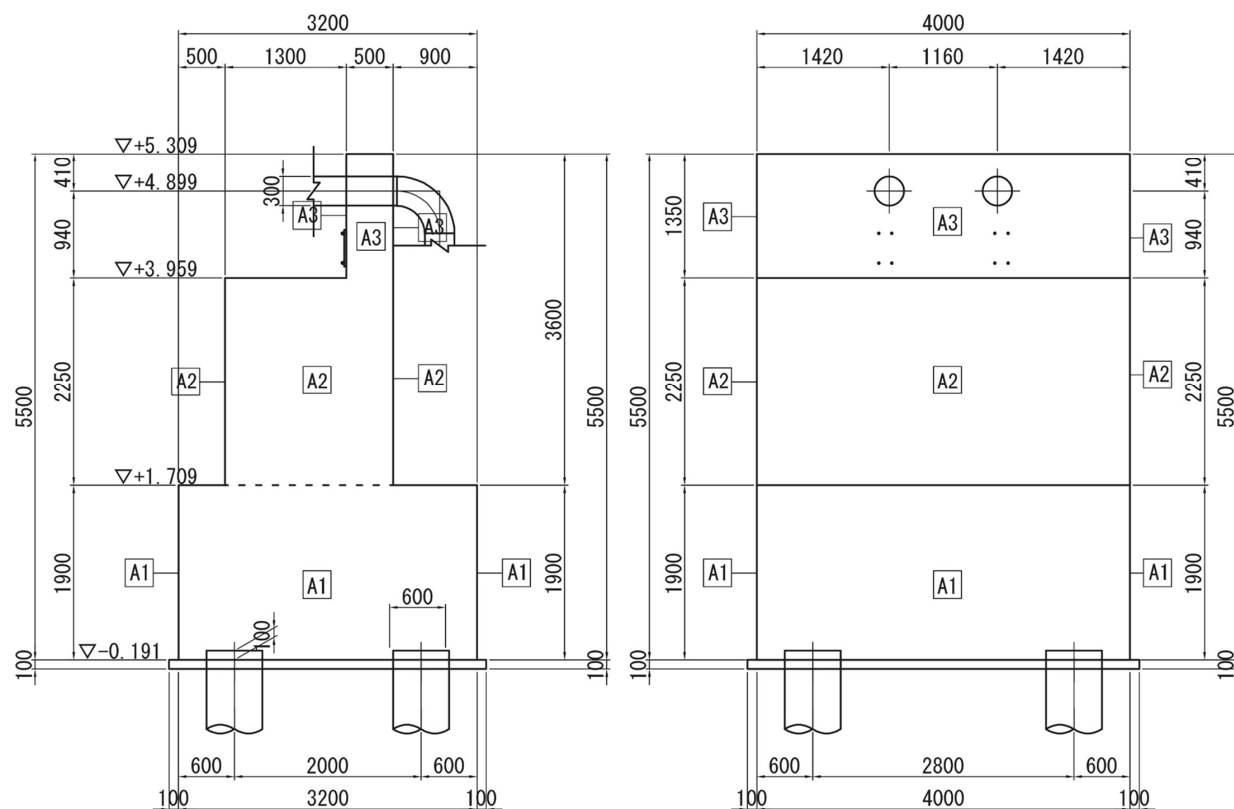


平面図



右岸橋台

正面义



4. 足場工計算書

[illegible]

数 量 計 算 書

【2】護 岸 工

数量総括表

工事区分	工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
水管橋移設工事(護岸工)							
	河川土工						
		掘削工					
			掘削		m ³	380.0	
		盛土					
			盛土・埋戻し		m ³	80.0	
		法面整形工					
			法面整形(切土部)		m ²	260.0	
			法面整形(盛土部)		m ²	50.0	
		残土処理工					
			積込(ルーズ)		m ³	270.0	
			土砂等運搬		m ³	270.0	
			残土処理		m ³	330.0	
	法覆護岸工						
		作業土工					
			床掘		m ³	90.0	
			埋戻し	最大W<1m	m ³	1.0	
				1m≦W1<4m, W2<1m	m ³	50.0	
			土砂等運搬		m ³	30.0	
			残土処理		m ³	40.0	
		コンクリートブロック工(連節ブロック)					
			大型連節ブロック	I 型(350kg/m2以上) t=10mm(合繊不織布)	m ²	241.0	
			目地材	瀝青繊維質目地材 t=10mm	m ²	5.0	
		護岸付属物工					
			小口止	B300×H1000 (普通セメント・特殊養生)	m ³	6.0	
		羽口工					
			鉄線蛇籠	φ 60cm #10, 網目15cm	m	160.0	
			止杭打込	松杭丸太 φ 12cm-2.0m	本	32.0	

数 量 総 括 表

工事区分	工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
	仮設工						
		仮締切工(一次施工)					
			仮締切鋼矢板 圧入 (油圧式圧入機)	鋼矢板Ⅳ型 L=15.0m (圧入長:12m以下)	枚	111.0	113.0
				コーナー鋼矢板 Ⅳ型 L=15.0m (圧入長:12m以下)	枚	2.0	
				鋼矢板Ⅲ型 L=12.0m (圧入長:12m以下)	枚	6.0	
				鋼矢板Ⅲ型 L=10.0m (圧入長:9m以下)	枚	19.0	
			油圧式杭圧入 引抜機据付・解体	圧入(Ⅳ型)	回	1.0	
			仮締切鋼矢板 引抜 (油圧式杭引抜)	鋼矢板Ⅳ型 L=15.0m (引抜長:12m以下)	枚	111.0	113.0
				コーナー鋼矢板 Ⅳ型 L=15.0m (引抜長:12m以下)	枚	2.0	
				鋼矢板Ⅲ型 L=12.0m (引抜長:12m以下)	枚	6.0	
				鋼矢板Ⅲ型 L=10.0m (打込長:9m以下)	枚	19.0	
			油圧式杭圧入 引抜機据付・解体	引抜(Ⅳ型)	回	1.0	
			鋼矢板賃料	鋼矢板Ⅳ型 L=15.0m	t	127.0	129.0
				コーナー鋼矢板 Ⅳ型 L=15.0m	t	2.0	
				鋼矢板Ⅲ型 L=12.0m	t	4.0	
				鋼矢板Ⅲ型 L=10.0m	t	11.0	
		仮設材運搬					
			仮設材積み込み・ 取卸し費+輸送費	12m以内 8.2km	t	11.0	
				12m超～15m以内 8.2km	t	133.0	

河川土工 数量調書

[illegible]

河川土工計算書

[illegible]

河川土工計算書(右岸)

計 算 対 象 番 号 及 び 名 称			掘 削 工				計 算 対 象 番 号 及 び 名 称			盛 土 工			
			掘 削							盛土・埋戻し			
測 点	距 離	断 面 積	平 均	体 積	摘 要	測 点	距 離	断 面 積	平 均	体 積	摘 要		
JNo 57						JNo 57							
		0.00						0.00					
JNo 57 + 3.000	3.000		4.98	14.9		JNo 57 + 3.000	3.000		0.96	2.9			
		9.96						1.91					
JNo 57 + 8.000	5.000		9.96	49.8	JNo. 57+3.0 を流用	JNo 57 + 8.000	5.000		1.91	9.6	JNo. 57+3.0 を流用		
		9.96						1.91					
JNo 57 + 8.000	0.000		10.09	0.0	JNo. 57+10.0 を流用	JNo 57 + 8.000	0.000		1.94	0.0	JNo. 57+10.0 を流用		
		10.22						1.97					
JNo 57 + 10.000	2.000		10.22	20.4		JNo 57 + 10.000	2.000		1.97	3.9			
		10.22						1.97					
JNo 58	10.000		10.74	107.4		JNo 58	10.000		2.16	21.6			
		11.26						2.34					
JNo 58 + 12.000	12.000		11.26	135.1	JNo. 58 を流用	JNo 58 + 12.000	12.000		2.34	28.1	JNo. 58 を流用		
		11.26						2.34					
JNo 58 + 12.000	0.000		9.78	0.0	JNo. 58+17.0 を流用	JNo 58 + 12.000	0.000		1.99	0.0	JNo. 58+17.0 を流用		
		8.30						1.64					
JNo 58 + 17.000	5.000		8.30	41.5		JNo 58 + 17.000	5.000		1.64	8.2			
		8.30						1.64					
JNo 59	3.000		4.15	12.5		JNo 59	3.000		0.82	2.5			
		0.00						0.00					
小 計	40.000			381.6		小 計	40.000			76.8			

河川土工計算書(右岸)

河川土工計算書(右岸)

計 算 対 象 番 号 及 び 名 称		護 岸 工				計 算 対 象 番 号 及 び 名 称		護 岸 工			
		法面整形（切土）						法面整形川表側（盛土）			
測 点	距 離	長 さ	平 均	面 積	摘 要	測 点	距 離	長 さ	平 均	面 積	摘 要
JNo 57						JNo 57					
		0.00						0.00			
JNo 57 + 3.000	3.000					JNo 57 + 3.000	3.000				
		5.92						1.14			
JNo 57 + 8.000	5.000		5.92	29.6	JNo. 57+3.0 を流用	JNo 57 + 8.000	5.000		1.14	5.7	JNo. 57+3.0 を流用
		5.92						1.14			
JNo 57 + 8.000	0.000		7.95	0.0	JNo. 57+10.0 を流用	JNo 57 + 8.000	0.000		0.57	0.0	JNo. 57+10.0 を流用
		9.98						0.00			
JNo 57 + 10.000	2.000		9.98	20.0		JNo 57 + 10.000	2.000		0.00	0.0	
		9.98						0.00			
JNo 58	10.000		8.72	87.2		JNo 58	10.000		0.00	0.0	
		7.45						0.00			
JNo 58 + 12.000	12.000		7.45	89.4	JNo. 58 を流用	JNo 58 + 12.000	12.000		0.00	0.0	JNo. 58 を流用
		7.45						0.00			
JNo 58 + 12.000	0.000		6.73	0.0	JNo. 58+17.0 を流用	JNo 58 + 12.000	0.000		0.57	0.0	JNo. 58+17.0 を流用
		6.00						1.14			
JNo 58 + 17.000	5.000		6.00	30.0		JNo 58 + 17.000	5.000		1.14	5.7	
		6.00						1.14			
JNo 59	3.000					JNo 59	3.000				
		0.00						0.00			
小 計				256.2		小 計				11.4	

河川土工計算書(右岸)

河川土工計算書(右岸)

河川土工計算書(右岸)

計 算 対 象 番 号 及 び 名 称		護 岸 工 法面整形川裏側 (盛土)									
測 点	距 離	長 さ	平 均	面 積	摘 要						
JNo 57											
		0.00									
JNo 57 + 3.000	3.000										
		0.78									
JNo 57 + 8.000	5.000		0.78	3.9	JNo. 57+3.0 を流用						
		0.78									
JNo 57 + 8.000	0.000		0.79	0.0	JNo. 57+10.0 を流用						
		0.80									
JNo 57 + 10.000	2.000		0.80	1.6							
		0.80									
JNo 58	10.000		0.82	8.2							
		0.83									
JNo 58 + 12.000	12.000		0.83	10.0	JNo. 58 を流用						
		0.83									
JNo 58 + 12.000	0.000		1.85	0.0	JNo. 58+17.0 を流用						
		2.87									
JNo 58 + 17.000	5.000		2.87	14.4							
		2.87									
JNo 59	3.000										
		0.00									

図面番号31-1 計画平面図
図面番号31-15 河川横断面図(その2)より算出

小 計

38.1

法覆護岸工 数量調書

[illegible]

[illegible]

河川土工計算書(右岸)

河川土工計算書(右岸)

計 算 対 象 番 号 及 び 名 称		法 覆 護 岸 工 床掘り				計 算 対 象 番 号 及 び 名 称					
測 点	距 離	断 面 積	平 均	体 積	摘 要	測 点	距 離	断 面 積	平 均	体 積	摘 要
JNo 57											
		0.00									
JNo 57 + 3.000	3.000		1.00	3.0							
		2.00									
JNo 57 + 8.000	5.000		2.00	10.0	JNo. 57+3.0 を流用						
		2.00									
JNo 57 + 8.000	0.000		2.37	0.0	JNo. 57+10.0 を流用						
		2.73									
JNo 57 + 10.000	2.000		2.73	5.5							
		2.73									
JNo 58	10.000		2.75	27.5							
		2.76									
JNo 58 + 12.000	12.000		2.76	33.1	JNo. 58 を流用						
		2.76									
JNo 58 + 12.000	0.000		1.98	0.0	JNo. 58+17.0 を流用						
		1.19									
JNo 58 + 17.000	5.000		1.19	6.0							
		1.19									
JNo 59	3.000		0.60	1.8							
		0.00									
小 計	40.000			86.9		小 計	0.000			0.0	

図面番号31-1 計画平面図
図面番号31-15 河川横断面図(その2)より算出

河川土工計算書(右岸)

河川土工計算書(右岸)

計 算 対 象 番 号 及 び 名 称		法 覆 護 岸 工 埋戻しA(河川内) 最大w<1m				計 算 対 象 番 号 及 び 名 称		法 覆 護 岸 工 埋戻しB(河川内) 1m≦W1<4m			
測 点	距 離	断 面 積	平 均	体 積	摘 要	測 点	距 離	断 面 積	平 均	体 積	摘 要
JNo 57						JNo 57					
		0.00						0.00			
JNo 57 + 3.000	3.000		0.05	0.2		JNo 57 + 3.000	3.000		0.00	0.0	
		0.09						0.00			
JNo 57 + 8.000	5.000		0.09	0.5	JNo. 57+3.0 を流用	JNo 57 + 8.000	5.000		0.00	0.0	JNo. 57+3.0 を流用
		0.09						0.00			
JNo 57 + 8.000	0.000		0.05	0.0	JNo. 57+10.0 を流用	JNo 57 + 8.000	0.000		0.99	0.0	JNo. 57+10.0 を流用
		0.00						1.97			
JNo 57 + 10.000	2.000		0.00	0.0		JNo 57 + 10.000	2.000		1.97	3.9	
		0.00						1.97			
JNo 58	10.000		0.00	0.0		JNo 58	10.000		1.99	19.9	
		0.00						2.00			
JNo 58 + 12.000	12.000		0.00	0.0	JNo. 58 を流用	JNo 58 + 12.000	12.000		2.00	24.0	JNo. 58 を流用
		0.00						2.00			
JNo 58 + 12.000	0.000		0.00	0.0	JNo. 58+17.0 を流用	JNo 58 + 12.000	0.000		1.00	0.0	JNo. 58+17.0 を流用
		0.00						0.00			
JNo 58 + 17.000	5.000		0.00	0.0		JNo 58 + 17.000	5.000		0.00	0.0	
		0.00						0.00			
JNo 59	3.000		0.00	0.0		JNo 59	3.000		0.00	0.0	
		0.00						0.0			
小 計	40.000			0.7		小 計	40.000			47.8	

図面番号31-1 計画平面図
図面番号31-15 河川横断面図(その2)より算出

細	別規	格番号	寸法			単量	員数	全量	単位	摘	要
			長	巾	厚径						
コンクリートブロック工(連節ブロック)											
大型連節ブロック	I型(350kg/m ² 以上)										
			No.57+8.3 23.40	No.58+11.7 10.29				240.79	m ²		
	計							240.79	//		
吸出防止材 (合繊不織布)	t=10mm		No.57+8.3 23.40	No.58+11.7 10.29				240.79	m ²		
	計							240.79	//		
※この数量は、参考数量（連節ブロック張で計上している。）											
図面番号31-1 計画平面図 図面番号31-16 右岸側護岸工構造図(その1) 参照											
細	別規	格番号	寸法			単量	員数	変更数量	単位	摘	要
			長	巾	厚径						
目地材	t=10mm										
(瀝青繊維質目地板) (t=10mm)		大型連節ブロック端部	2.6m ² ×2箇所					5.20	m ²		
	計							5.20	//		
護岸付属物工											
小口止	B300×H1000										
			No.57+8.0 10.29					10.29	m		
			No.58+12.0 10.29					10.29	m		
	計							20.58	m	2箇所	
図面番号31-1 計画平面図 図面番号31-16 右岸側護岸工構造図(その1) 参照											

[illegible]

材 料 調 書

[illegible]

仮設工 数量調書

種 別	細 別	規 格	単位	算出数量	積算数量	摘 要
仮締切工	仮締切鋼矢板 打設	鋼矢板Ⅳ型 L=15.0m	枚	111.00	111.0	(圧入長:12m以下)
(一次施工)	(油圧式杭圧入)	〃	t	126.71	127.0	
		コーナー鋼矢板Ⅳ型 L=15.0m	枚	2.00	2.0	(圧入長:12m以下)
		〃	t	2.28	2.0	※鋼矢板Ⅳ型は、通常+コーナー合わせて、113.0枚、128.99t
		鋼矢板Ⅲ型 L=12.0m	枚	6.00	6.0	(圧入長:12m以下)
		〃	t	4.32	4.0	
		鋼矢板Ⅲ型 L=10.0m	枚	19.0	19.0	(圧入長:9m以下)
		〃	t	11.4	11.0	
	油圧式杭圧入 引抜機据付・解体	圧入(Ⅳ型)	回	1.0	1.0	
	仮締切鋼矢板 引抜	鋼矢板Ⅳ型 L=15.0m	枚	111.00	111.0	(引抜長:12m以下)
	(油圧式杭引抜)	〃	t	126.71	127.0	
		コーナー鋼矢板Ⅳ型 L=15.0m	枚	2.00	2.0	(引抜長:12m以下)
		〃	t	2.28	2.0	※鋼矢板Ⅳ型は、通常+コーナー合わせて、113.0枚、128.99t
		鋼矢板Ⅲ型 L=12.0m	枚	6.00	6.0	(引抜長:12m以下)
		〃	t	4.32	4.0	
		鋼矢板Ⅲ型 L=10.0m	枚	19.0	19.0	(引抜長:9m以下)
		〃	t	11.4	11.0	
	油圧式杭圧入 引抜機据付・解体	引抜(Ⅳ型)	回	1.0	1.0	
仮設材運搬	仮設材積込み・ 取卸し費+輸送 費	12m以内 8.2km	t	11.40	11.0	
		12m超～15m以内 8.2km	t	133.31	133.0	

• •

図面番号31-20
仮締切工計画平面図 参照

数 量 計 算 書

【3】仮 設 工

仮設工 数量調書

種 別	細 別	規 格	単位	算出数量	積算数量	摘 要
仮設道路工	不陸整正工	RC-40 t=50mm	m2	1152.00	1150.0	
(法定外道路)	仮設道路	敷鉄板	m2	1152.00	1152.0	
	敷鉄板賃料	22×1524×6096	枚	124.00	124.0	
	仮設材積込み・ 取卸し費+輸送費	12m以内 8.2km	t	198.90		
	大型土のう工	製作・設置	袋	66.00	66.0	
	大型土のう工	撤去	袋	66.00	66.0	
	整地	敷均し(ルーズ)	m3	70.00	70.0	
仮設道路工	ガードレール撤去	土中建込用・Gr-A-4E	m	10.00	10.0	
(民地)	土工用マット敷設	土木安定シート	m2	454.50	455.0	
	路体盛土		m3	218.40	220.0	
	土材料	RC-40	m3	291.20	291.0	
	仮設道路	敷鉄板	m2	380.90	381.0	
	敷鉄板賃料	22×1524×6096	枚	41.00	41.0	
	仮設材積込み・ 取卸し費+輸送費	12m以内 8.2km	t	65.76		
仮設ヤード工	掘削	(STEP1) 掘削(地盤改良前・セメント改良部)	m3	63.00	60.0	(地盤改良)
	路床盛土	(STEP2) 盛土(地盤改良前・セメント改良部)	m3	43.70	40.0	〃
	地盤改良工	(STEP3)地盤改良工(セメント改良部) 改良厚h=0.80m 100㎡あたりのセメント重量 10.0t/100㎡	m2	269.40	270.0	〃
		(STEP3)地盤改良工(セメント改良部) 改良厚h=1.20m 100㎡あたりのセメント重量 14.4t/100㎡	m2	221.50	220.0	〃
	掘削	(STEP4)掘削(地盤改良前ーRC部)	m3	402.40	400.0	〃
	路床盛土	(STEP5)地盤改良工ーRC部	m3	729.00	730.0	〃
	土材料	RC-40	m3	972.00	972.0	〃
	土砂等運搬		m3	426.10	430.0	〃
	残土処分		m3	511.30	511.0	〃
	土工用マット敷設	土木安定シート	m2	1211.90	1212.0	(敷鉄板)
	路体盛土		m3	579.90	580.0	〃
	土材料	RC-40	m3	773.20	773.0	〃
	作業ヤード	敷鉄板	m2	2006.71	2007.0	〃
	敷鉄板賃料	22×1524×6096	枚	216.00	216.0	〃
	仮設材積込み・ 取卸し費+輸送費	12m以内 8.4km	t	346.46		〃
敷き鉄板合計	敷鉄板		m ²	3539.61		
	敷鉄板賃料	22×1524×6096	枚	381.00		
	仮設材積込み・ 取卸し費+輸送費	12m以内 8.2km	t	611.13	611.0	(運搬費)

仮設工 数量調書

種 別	細 別	規 格	単位	算出数量	積算数量	摘 要
交通誘導員・水替	交通誘導員B	交替要員無し	人日	97.00	97.0	
	ポンプ設置撤去		箇所	1.00	1.0	
	ポンプ運転	常時	日	70.00	70.0	
現場除雪						
	除雪費(資材運搬路)	A=8119㎡(1月・2月)	式	1.00	1.0	
準備費						
(仮設道路工・民地)	伐木・伐竹(複合)	伐木(機械施工)・除根作業 有 集積積込み(機械施工)	m2	78.00	100.0	
	整地	(伐木除根)	m2	78.00	78.0	
	現場発生品及び 支給品運搬	生木(枝・根)	t	20.00	20.0	
	処理費	生木(枝・根)	t	20.00	20.0	
(仮設ヤード工)	伐木・伐竹(複合)	伐木(機械施工)・除根作業 有 集積積込み(機械施工)	m2	1414.00	1400.0	
	整地	(伐木除根)	m2	1414.00	1414.0	
	現場発生品及び 支給品運搬	生木(枝・根)	t	200.00	200.0	
	処理費	生木(枝・根)	t	200.00	200.0	

仮設道路工計算書(法定外道路)

[illegible]

仮設道路工(搬入路・民地)計算書

細別規	格番	号	寸法			単量	員数	当初全量	単位	摘	要
			長	幅	厚径						
ガードレール撤去	土中建込用・Gr-A-4E							10.0	m		
土工用マット敷設	土木安定シート		(幅:12.192+2.000=14.192) 9.144 14.192					129.8	m2		
			(幅:6.096+2.000=8.096) 39.624 8.096					320.8	m2		
			(幅:3.048+1.000=4.048) 6.096 4.048					24.7	m2	(影響:片方のみ)	
			(幅:1.524+1.000=2.524) 6.096 2.524					15.4	m2	(影響:片方のみ)	
	施工ヤード重複分							-36.1	m2		
	計							454.5	m3		
路体盛土			(上辺:12.192+1.000=13.192) (下辺:12.192+2.000=14.192)								
			9.144	13.192 14.192	0.500			62.60	m3		
			(上辺:6.096+1.000=7.096) (下辺:6.096+2.000=8.096)								
			39.624	7.096 8.096	0.500			150.49	m3		
			(上辺:3.048+0.500=3.548) (下辺:3.048+1.000=4.048)							(影響:片方のみ)	
			6.096	3.548 4.048	0.500			11.58	m3		
			(上辺:1.524+0.500=2.024) (下辺:1.524+1.000=2.524)							(影響:片方のみ)	
			6.096	2.024 2.524	0.500			6.93	m3		
	施工ヤード重複分		面積 26.400			0.500		-13.20	m3		
	計							218.4	m3		
細別規	格番	号	寸法			単量	員数	変更全量	単位	摘	要
			長	幅	厚径						
盛土材	RC-40	V=	218.4×1.2/0.9=291.20					291.2	m3		
仮設道路・仮設ヤード 標準断面図 敷鉄板幅:X 路体盛土(RC-40)上辺:X+1000 路体盛土(RC-40)下辺:X+2000 土木安定シート:X+2000 図面番号31-18 仮設計画平面図 参照											

仮設道路工(搬入路・民地)計算書

[illegible]

仮設ヤード工計算書(地盤改良)

細別規格番号	単位	員数	当初全量	単位	摘要	寸法		
						長さ	巾	厚径
作業土工	掘削	(STEP1)掘削(地盤改良前・セメント改良部)	63.0	m ³				
	盛土	(STEP2)盛土(地盤改良前・セメント改良部)	43.7	m ³				
地盤改良工	セメント攪拌 h=0.8m	(STEP3)地盤改良工(セメント改良部) h=0.8m(100kg/m ³) 補助クレーン部 面積:215.5/0.8=269.4m ² 全体のセメント重量 215.5m ³ ×100(kg/m ³)=21550kg 100m²あたりのセメント重量 21550kg/215.5m ² =100kg/m ² =10000kg/100m ² = 10.0t/100m²	215.5	m ³				
	セメント攪拌 h=1.2m	(STEP3)地盤改良工(セメント改良部) h=1.20m 杭打機部 面積:265.8/1.2=221.5m ² 全体のセメント重量 265.8m ³ ×120(kg/m ³)=31896kg 100m²あたりのセメント重量 31896kg/221.5m ² =144kg/m ² =14400kg/100m ² = 14.4t/100m²	265.8	m ³				
作業土工	掘削	(STEP4)掘削(地盤改良前－RC部)	402.4	m ³				
地盤改良工	碎石盛土	(STEP5)地盤改良工－RC部	729.0	m ³				
盛土材	RC-40	V=729.0×1.2/0.9=972.0	972.0	m ³				
材料名	名称	番号	寸法	単位	員数	当初全量	単位	摘要
			長さ	巾	厚径			
残土運搬		(STEP1)(STEP4)掘削土量－(STEP2)盛土量×0.9 V=(63.0+402.4)－43.7×0.9=426.07				426.1	m ³	
残土処分		V=426.07×1.2=511.28				511.3	m ³	
図面番号31-21 地盤改良平面図								
図面番号31-22～31 地盤改良用 河川横断図(その1～その10) 参照								

地盤改良・作業土工計算書(右岸)

地盤改良・作業土工計算書(右岸)

計 算 対 象 番 号 及 び 名 称		施 工 ヤ ード (STEP1) 掘削(地盤改良前・セメント改良部)				計 算 対 象 番 号 及 び 名 称		施 工 ヤ ード (STEP2) 盛土(地盤改良前・セメント改良部)			
測 点	距 離	断 面 積	平 均	体 積	摘 要	測 点	距 離	断 面 積	平 均	体 積	摘 要
JNo 55 + 19.600					JNo. 56 を流用	JNo 55 + 19.600					JNo. 56 を流用
		0.00						0.00			
JNo 56	0.400		0.41	0.2		JNo 56	0.400		0.66	0.3	
		0.81						1.32			
JNo 56 + 7.400	7.400		0.81	6.0	JNo. 56 を流用	JNo 56 + 7.400	7.400		1.32	9.8	JNo. 56 を流用
		0.81			JNo. 57 を流用			1.32			JNo. 57 を流用
JNo 56 + 16.700	9.300		1.11	10.3		JNo 56 + 16.700	9.300		0.78	7.3	
		1.40						0.23			
JNo 57 + 10.000	13.300		1.39	18.5		JNo 57 + 10.000	13.300		0.49	6.5	
		1.37						0.74			
JNo 58	10.000		1.38	13.8		JNo 58	10.000		0.90	9.0	
		1.38			JNo. 58 を流用			1.05			JNo. 58 を流用
JNo 58 + 10.000	10.000		1.38	13.8		JNo 58 + 10.000	10.000		1.05	10.5	
		1.38			JNo. 58 を流用			1.05			JNo. 58 を流用
JNo 58 + 10.600	0.600		0.69	0.4		JNo 58 + 10.600	0.600		0.53	0.3	
		0.00						0.00			
小 計	51.000			63.0		小 計	51.000			43.7	

図面番号31-22～25
地盤改良用 河川横断図(その1～その4)
参照

地盤改良・作業土工計算書(右岸)

[illegible]

地盤改良・作業土工計算書(右岸)

地盤改良・作業土工計算書(右岸)

計 算 対 象 番 号 及 び 名 称		施工ヤード (STEP5) 地盤改良工－RC部									
測 点	距 離	断 面 積	平 均	体 積	摘 要						
JNo 55 + 19.600					JNo. 56 を流用						
		0.00									
JNo 56	0.400		6.12	2.4							
		12.24									
JNo 56 + 7.400	7.400		12.24	90.6	JNo. 56 を流用						
		12.24									
JNo 56 + 16.700	9.300		12.80	119.0	JNo. 57 を流用						
		13.36									
JNo 57 + 10.000	13.300		12.68	168.6							
		11.99			↑置換厚100cm						
JNo 57 + 10.000	0.000		14.95	0.0	↓置換厚150cm						
		17.90									
JNo 58	10.000		17.41	174.1	JNo. 58 を流用						
		16.92									
JNo 58 + 10.000	10.000		16.92	169.2	JNo. 58 を流用						
		16.92									
JNo 58 + 10.600	0.600		8.46	5.1							
		0.00									
小 計	51.000			729.0							

図面番号31-30～31
地盤改良用 河川横断図(その9～その10)
参照

仮設ヤード工計算書(敷鉄板)

細	別	規	格	番 号	寸 法			単	量	員 数	当 初 全 量	単位	摘	要
					長	巾	厚 径							
土工用マット敷設	土木安定シート			(長:73.152+2.000=75.152) (幅:27.432+2.000=29.432)										
				75.152	29.432						2211.87	m2		
	地盤改良控除 50m×20m			50.000	20.000						-1000.00	m2		
	計										1211.9	m2		
路体盛土				(長:路体盛土 上辺:73.152+1.000=74.152) (長:路体盛土 下辺:73.152+2.000=75.152) (幅:路体盛土 上辺:27.432+1.000=28.432) (幅:路体盛土 下辺:27.432+2.000=29.432)										
				74.152	28.432						1079.92	m3		
	地盤改良控除 50m×20m			75.152	29.432	0.500					-500.00	m3		
	計			50.000	20.000	0.500					579.9	m3		
細	別	規	格	番 号	寸 法			単	量	員 数	変 更 全 量	単位	摘	要
					長	巾	厚 径							
盛土材	RC-40	V=		579.9×1.2/0.9=773.20							773.2	m3		
仮設ヤード 22×1524×6096	敷鉄板 設置・撤去			73.152	27.432						2006.7	m2		
	計										2006.7	m2		
	※										216.0	枚		
	※			216.00	枚/t	1.604					346.46	t		
	敷鉄板賃料			左岸 216.00							216.0	枚		

仮設道路・仮設ヤード 標準断面図

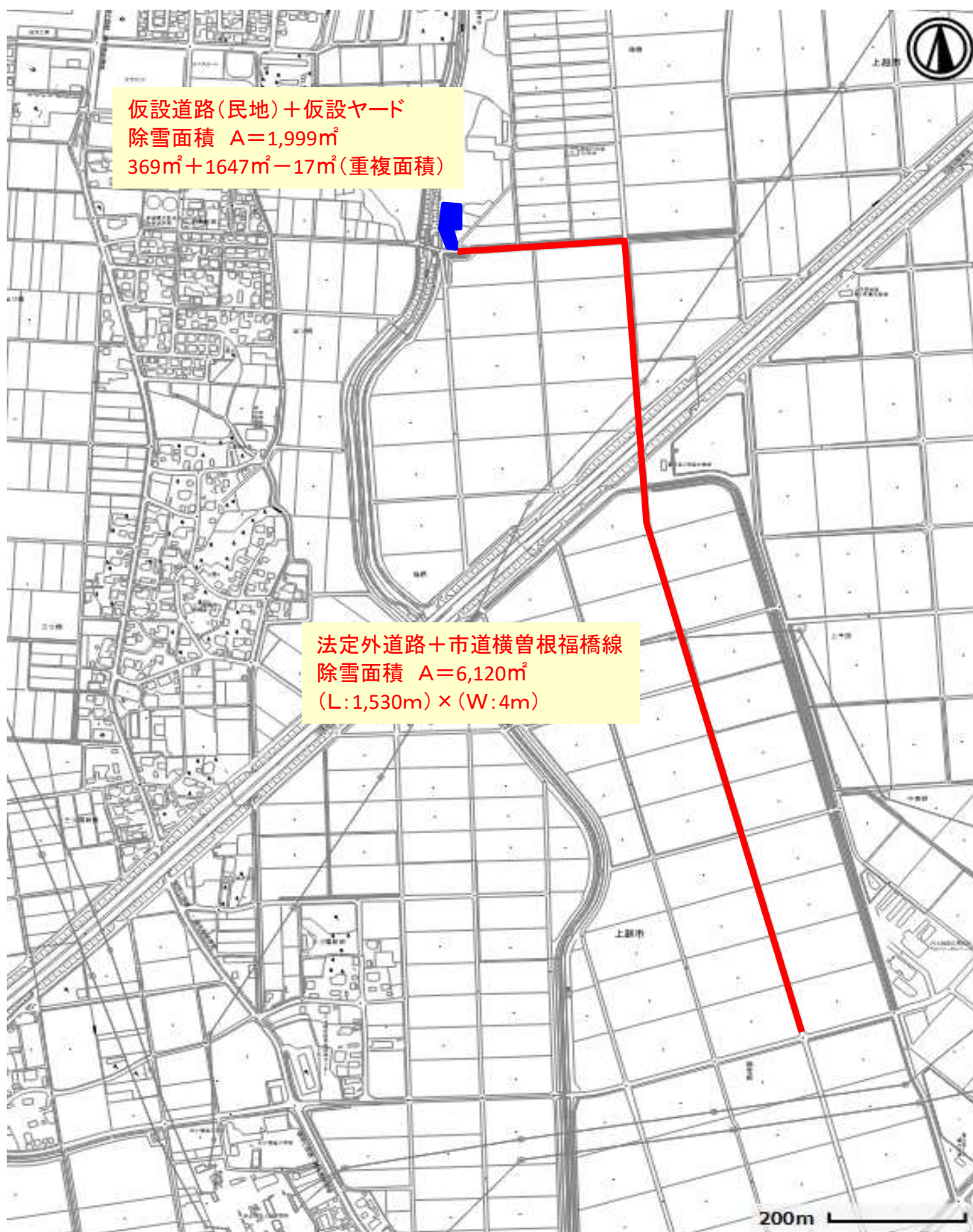
敷鉄板幅:X
 路体盛土(RC-40)上辺:X+1000
 路体盛土(RC-40)下辺:X+2000
 土木安定シート:X+2000

図面番号31-18
仮設計画平面図 参照

除雪費計算書

[illegible]

除雪範囲位置図



【準備費】(仮設道路工(搬入路・民地)・樹木伐採)

[illegible]

【準備費】(仮設ヤード工・樹木伐採)

[illegible]

数 量 計 算 書

【4】 日 数 ・ 試 験 費

仮設・水替・交通誘導員 日数計算書

工 種 名	種 別	細 別	日当作業量	設計数量	作業日数	敷鉄板 (仮設道路) 法定外道路	敷鉄板 (仮設道路) 民地	敷鉄板 (施工ヤード)	鋼矢板 損料期間	締切内 水替	交通 誘導員	備 考
①仮設道路工(法定外道路)の敷鉄板設置準備等												
仮設道路工 (法定外道路)	不陸整正工		m2	1150 m2	日							県版1-252
	大型土のう工	製作・設置	袋	66 袋	日							Ⅱ-5-⑩-6
②仮設道路工(法定外道路)の敷鉄板設置												
仮設道路工 (法定外道路)	敷鉄板設置		m2	1152 m2	日							Ⅱ-5-⑩-2
③仮設道路工(搬入路・民地)の敷鉄板設置準備等												
仮設道路工 (民地)	ガードレール撤去	土中建込み・Gr-A-4E	m	10 m	日							県版1-303
	伐木作業(複合)	伐木(機械施工)・ 除根作業有 集積積込み(機械 施工)	m2	100 m2	日							県版1-231
	整地作業		m2	78 m2	日							県版1-227
	土木マット敷設		m2	455 m2	日							土地改良工事積算基準
	路体(築堤)盛土	4m以上 20,000m3未満	m3	220 m3	日							県版1-164
④仮設道路工(搬入路・民地)の敷鉄板設置												
仮設道路工 (民地)	敷鉄板設置		m2	381 m2	日							Ⅱ-5-⑩-2
⑤仮設ヤードの敷鉄板設置準備(地盤改良・敷鉄板下盛土)												
仮設ヤード工	伐木作業(複合)	伐木(機械施工)・ 除根作業有 集積積込み(機械 施工)	m2	1400 m2	日							県版1-231
	整地作業		m2	1414 m2	日							県版1-227
	(STEP1) 掘削	オープン掘削	m3	60 m3	日							県版1-157
	(STEP2) 路床盛土	4.0m以上	m3	40 m3	日							県版1-165
	(STEP3) 安定処理	バックホウ 路床 1m以下	m2	270 m2	日							県版1-169
	(STEP3) 安定処理	バックホウ 構造物基礎 1~2m	m2	220 m2	日							県版1-169
	(STEP4) 掘削	オープン掘削	m3	400 m3	日							県版1-157
	(STEP5) 路床盛土	4.0m以上	m3	730 m3	日							県版1-168
	土木マット敷設		m2	1212 m2	日							土地改良工事積算基準
	路体(築堤)盛土	4m以上 20,000m3未満	m3	580 m3	日							県版1-164
⑥仮設ヤードの敷鉄板設置												
仮設ヤード工	敷鉄板設置		m2	2007 m2	日							Ⅱ-5-⑩-2
⑦鋼矢板設置(水締切)												
	油圧式杭圧入引抜 機据付・解体	圧入 N<25	回	1 回	日							県版1-206
	鋼矢板圧入 (Nmax≤25)	圧入 Ⅳ 12m以下	枚	113 枚	日							Ⅱ-5-②-42
		1/2日数			日							Ⅱ-5-①-2
	鋼矢板圧入 (Nmax≤25)	圧入 Ⅲ 12m以下	枚	6 枚	日							Ⅱ-5-②-42
		1/2日数			日							Ⅱ-5-①-2
	鋼矢板圧入 (Nmax≤25)	圧入 Ⅲ 9m以下	枚	19 枚	日							Ⅱ-5-②-42
		1/2日数			日							Ⅱ-5-①-2
	仮設材打込	5日			日							Ⅱ-5-①-2
⑧基礎工(杭打設)												
	基礎杭打設	φ600	本	4 本	日							COPITA型プレ ボーリング工法 積算基準
	コンクリート	無筋・鉄筋構造物 (バックホウ クレーン・振動付き)	m3	0.90 m3	日							県版1-205
	鉄筋工	差筋及び杭頭処 理	t	0.13 t	日							県版1-299
	鉄筋工	差筋及び杭頭処 理	t	0.87 t	日							県版1-299

仮設・水替・交通誘導員 日数計算書

工 種 名	種 別	細 別	日 当 作 業 量	設 計 数 量	作 業 日 数	敷鉄板	敷鉄板	敷鉄板	鋼矢板	締切内	交通	備 考
						(仮設道路) 法定外道路	(仮設道路) 民地	(施工ヤード)	損料期間	水替	誘導員	
⑨躯体工												
作業土工	床掘	標準・土留無し・障害なし	m3	420 m3	日							県版1-167
土留め工	大型土のう工	製作・設置 手掘先行型 枠組足場	袋	126 袋	日							Ⅱ-5-⑩-6
作業土工	足場工	設置・撤去	掛m2	130 掛m2	日							県版1-207
躯体工	コンクリート (本体コンクリート V1)	無筋・鉄筋構造物 コンクリートポンプ車 打設 10～100m3	m3	24.2 m3	日							県版1-205
	コンクリート (本体コンクリート V2)	無筋・鉄筋構造物 コンクリートポンプ車 打設 10～100m3	m3	16.2 m3	日							県版1-205
	コンクリート (本体コンクリート V3)	無筋・鉄筋構造物 バックホウ (クレーン機能付き)	m3	2.6 m3	日							県版1-205
	コンクリート (均しコンクリート)	無筋・鉄筋構造物 バックホウ (クレーン機能付き)	m3	1.3 m3	日							県版1-205
	型枠	鉄筋・無筋構造物	m2	65.3 m2	日							県版1-205
	型枠	鉄筋・無筋構造物	m2	2.3 m2	日							県版1-205
	鉄筋工	一般構造物	t	0.37 t	日							県版1-299
	鉄筋工	一般構造物	t	1.22 t	日							県版1-299
作業土工	安定処理 (バックホウ)下段	構造物 1m～2m	m2	107 m2	日							県版1-169
土留め工	大型土のう工	撤去	袋	126 袋	日							Ⅱ-5-⑩-6
	整地	敷均し(ルーズ)	m3	130 m3	日							県版1-164
作業土工	安定処理 (バックホウ)上段	構造物 1m～2m	m2	107 m2	日							県版1-169
⑩護岸工												
河川土工	掘削	片切掘削	m3	380 m3	日							県版1-157
	埋戻し	最大埋戻幅 4m以上	m3	80 m3	日							県版1-168
	法面整形	切土部 現場制約無し レキ質土、砂及び砂質土、 粘性土	m2	260 m2	日							県版1-170
	法面整形	盛土部 現場制約無し レキ質土、砂及び砂質土、 粘性土	m2	50 m2	日							県版1-170
	積込(ルーズ)	土量50,000m3未満	m3	270 m3	日							県版1-165
作業土工	床掘	標準・土留無し・障害なし	m3	90 m3	日							県版1-167
	埋戻し	最大埋戻幅 1m未満	m3	1 m3	日							県版1-168
	埋戻し	最大埋戻幅 1m以上4m未満	m3	50 m3	日							県版1-168
コンクリートブロック工	連節ブロック張	150kg/個以上?70kg/個以下 (鉄筋・鋼線) 人力打設	m2	241 m2	日							県版1-172
	目地版設置		m2	5 m2	日							県版1-192
小口止め	現場打小口止コンクリート打設		m3	6.0 m3	日							県版1-172
羽口工	じゃかご	φ60	m	160 m	日							県版1-194
	止杭打込		本	32 本	日							県版1-194
⑪鋼矢板撤去(水締切)												
	油圧式杭圧入引抜 機据付・解体	引抜き	回	1 回	日							県版1-206
	鋼矢板引抜 (Nmax≦25)	引抜 Ⅳ 12m以下	枚	113 枚	日							Ⅱ-5-②-45
		1/2日数			日							Ⅱ-5-①-2
	鋼矢板引抜 (Nmax≦25)	引抜 Ⅲ 12m以下	枚	6 枚	日							Ⅱ-5-②-45
		1/2日数			日							Ⅱ-5-①-2
	鋼矢板引抜 (Nmax≦25)	引抜 Ⅲ 9m以下	枚	19 枚	日							Ⅱ-5-②-45
		1/2日数			日							Ⅱ-5-①-2
	仮設材引抜	4日			日							Ⅱ-5-①-2
⑫敷鉄板撤去												
仮設ヤード工	敷鉄板撤去		m2	2007 m2	日							Ⅱ-5-⑩-2
仮設道路工 (民地)	敷鉄板撤去		m2	381 m2	日							Ⅱ-5-⑩-2
仮設道路工 (法定外道路)	敷鉄板撤去		m2	1152 m2	日							Ⅱ-5-⑩-2
	大型土のう工	撤去	袋	66 袋	日							Ⅱ-5-⑩-6
集計												
	計											
	不稼働率	2.0										県版 資1-22
除雪日数	1月から2月まで											県版(運用歩掛) 2-7
	設計社上日数					177	166	123	111	70	97.0	

↓

交通誘導員(1人/日)	97.0	人日
-------------	------	----

○試験費について

以下のとおり計上する。

単位水量測定費	3 回
締め固めた土の C B R 試験	3 試料