

設計数量総括表				起債道路整備事業 市道霞町野竹線（仮称）中原橋下部工左岸工事				当初
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	単位	当初 数量	設計 数量	備考
橋梁下部								
	道路土工							
		残土処理工						
			整地					
				整地 敷均し(残土受入れ地) 標準	m3	2,037.7	2,000	残土場
			土砂等運搬	土砂 標準	m3	1,979.9	1,980	L=0.3km以下
				軟岩 I	m3	57.8	60	L=0.3km以下
	A2橋台工							
		作業土工			式	1	1	
			床掘					
				床掘り 土砂 標準 障害無	m3	1,508.2	1,500	
				床掘 岩塊・玉石 標準 障害無	m3	57.8	60	
			積込(ルース)					
				破碎岩	m3	57.8	60	
			埋戻					
				埋戻し 最大W≧4m	m3	1,345.5	1,300	
				コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB	m3	25.5	26	
			積込(ルース)					
				土砂	m3	1,495.0	1,500	
			土砂等運搬					
				土砂 標準	m3	1,495.0	1,500	L=0.3km以下
			基面整正					
				基面整正	m2	52.5	50	
		橋台躯体工						
			逆T式橋台					
				逆T式橋台 130m3以上280m3未 満 24-12-25BB 9≦H<10m	m3	181.0	181	本体
			鉄筋					
				SD345 D13	t	0.35	0.35	本体
				SD345 D16以上D25以下	t	3.09	3.09	本体
				SD345 D29以上D32以下	t	12.13	12.13	本体
			鉄筋機械式定着					
				端部加工費 D13用 2m以下	箇所	39	39	本体 せん断補強筋
				端部加工費 D16用 2m以下	箇所	42	42	本体 せん断補強筋
				端部加工費 D19用 2m以下	箇所	44	44	本体 せん断補強筋
				端部加工費 D29用 2m以下	箇所	88	88	本体 横拘束鉄筋
			箱抜き型枠					
				円筒紙管 φ250	m	4.2	4	

設計数量総括表				起債道路整備事業 市道霞町野竹線（仮称）中原橋下部工左岸工事				当初
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	単位	当初 数量	設計 数量	備考
		踏掛版工						
			踏掛版					
				踏掛版 24-12-25BB 鉄筋0.08≦W<0.10t/m3 支承有	m3	26.9	27	A1橋台
				鉄筋工 D13	t	0.92	0.92	
				鉄筋工 D16以上D25以下	t	1.94	1.94	
	上部工							
		伸縮装置継手工						
			アンカー筋	鉄筋工 D16以上D25以下	t	0.034	0.03	
	法覆護岸工							
		作業土工			式	1	1	
			掘削					
				掘削 土砂 オープンカット 押土無	m3	180.4	180	
			床掘					
				床掘り 土砂 標準 障害無	m3	284.5	280	
			埋戻					
				埋戻し 最大1≦W<4m	m3	52.1	50	
			盛土					
				路体盛土	m3	166.6	170	
			積込(ルース)					
				土砂	m3	243.0	240	
			土砂等運搬					
				土砂 標準	m3	243.0	240	L=0.3km以下
		コンクリートブロック工						
			コンクリートブロック 基礎					
				現場打基礎コンクリート 18-8-40BB 基礎砕石無	m3	11.619	12	
			大型ブロック積					
				大型ブロック A型 控厚80cm 5分勾配	m2	154.0	154	
				大型ブロック C型 控厚80cm 5分勾配	m2	18.6	19	
			胴込・裏込 コンクリート					
				胴込コンクリート 大型ブロック σck=18N/mm2	m3	106.047	106	
				裏込コンクリート 大型ブロック σck=18N/mm2	m3	111.386	111	
			裏込材（砕石）					
				裏込材（砕石） 大型ブロック RC-40	m3	125.95	126	
			天端コンクリート					
				天端コンクリート 一般養生 σck=18N/mm2	m3	4.904	5	
				目地板 瀝青繊維質 t=10mm	m2	0.38	0.4	0.189*2箇所

設計数量総括表				起債道路整備事業 市道霞町野竹線（仮称）中原橋下部工左岸工事				当初
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	単位	当初 数量	設計 数量	備考
			小口止コンクリート					
				コンクリート 小型構造物 σ ck=18N/mm2	m3	11.088	11	N=4箇所
		すりつけ工						
			コンクリート					
				コンクリート 無筋構造物 σ ck=18N/mm2	m3	66.556	67	N=2箇所
			型枠					
				型枠 一般 無筋構造物	m2	35.96	36	N=2箇所
		道路付属施設工						右岸
			張コンクリート					
				張コンクリート 18-8-20BB	m2	63.70	64	t=10cm
	排水構造物工							
		作業土工			式	1	1	
			床掘					
				小規模	m3	6.8	7	
			埋戻					
				小規模	m3	4.2	4	
		吐口工						
			吐口工					
				Φ600	箇所	1.0	1	
			フラップゲート	Φ600	式	1.0	1	
		管渠工						
			ヒューム管暗渠					
				P1-RC2-D600 基礎90° 基礎砕石無 外圧管2種	m	4.2	4	
			コンクリート	18-8-40BB	m3	0.4	0.4	
		集水柵・ マンホール工						
			現場打ち集水柵					
				G2-B800-L800-H1700 18-8-25(20)BB、CON1.49m3	箇所	1.0	1	
				現場打基礎コンクリート 18-8-40BB 基礎砕石無	m3	0.17	0.2	
				蓋板 材料別 40≧W	枚	1.0	1	36.8kg/枚
				群集荷重用鋼板蓋 W8×8	枚	1.0	1	
				足掛金具	個	4.0	4	
	構造物取壊し工							
		構造物取壊し工						
			コンクリート構 造物取壊し					
				無筋コンクリート	m3	364.5	365	
		運搬処理工						
			殻運搬					

設計数量総括表				起債道路整備事業 市道霞町野竹線（仮称）中原橋下部工左岸工事				当初
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	単位	当初 数量	設計 数量	備考
				無筋コンクリート	m3	364.5	365	L=14.7km
			殻処分					
				無筋コンクリート殻処分費	t	856.5	857	364.5×2.35
	仮設工							
		土留・仮締切工						
			土のう					
				設置 容量0.83m3/袋 BH設置	袋	512	512	512*0.83=425.0m3
				撤去 容量0.83m3/袋	袋	512	512	512*0.83=425.0m3
			締切盛土					
				路体盛土 W>4.0m 障害無	m3	751.0	750	
				積込（ルーズ） 土砂	m3	834.0	830	残土場
				土砂等運搬	m3	834.0	830	残土場→搬入 L=0.3km以下
			締切盛土撤去					
				積込（ルーズ） 土砂 751m3+ 土のう425m3	m3	1,176.0	1,180	現場
			土砂等運搬					
				土砂等運搬 751m3+425m3+土のう425m3	m3	1,176.0	1,180	現場→残土場 L=0.3km以下
			整地					
				整地 敷均し（残土受入れ地）標準	m3	1,176.0	1,180	残土場
			遮水シート					
				遮水シート張	m2	1,017	1,017	
	役務費							
		賃借料	エントハウス賃借料	2.4×5.6	日	365	365	

土工計画表(左岸)



### 2-3-1-3. 本体土工数量総括表

種 別	細 別	規 格	単位	数 量			備 考
				A 1 橋 台	A 2 橋 台	合 計	
床 掘	A領域	土 砂	m <sup>3</sup>	—	1159.8	1159.8	
	B領域	土 砂	m <sup>3</sup>	—	348.4	348.4	
	B領域	軟 岩	m <sup>3</sup>	—	57.8	57.8	
埋 戻	最大埋戻幅 4m以上	流用土（想 定）※	m <sup>3</sup>	—	1345.5	1345.5	
残 土		土 砂	m <sup>3</sup>	—	13.2	13.2	
		軟 岩	m <sup>3</sup>	—	57.8	57.8	
埋戻コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$		m <sup>3</sup>	—	25.5	25.5	
不足土		土 砂	m <sup>3</sup>	—	—	0.0	
基面整正			m <sup>2</sup>	—	52.5	52.5	

※設計土質定数（ $\gamma=19\text{kN/m}^3$ 、 $\Phi=30^\circ$ ）以上の材料でない場合は、流用しないこと。

(3) A2橋台本体土工

A 2 橋台 本体土工数量集計表

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	備 考
床 掘	A領域	土 砂	m <sup>3</sup>	1159.8	
	B領域	土 砂	m <sup>3</sup>	348.4	
	B領域	軟 岩	m <sup>3</sup>	57.8	
埋 戻	最大埋戻幅 4m以上	流用土（想 定）※	m <sup>3</sup>	1345.5	
残 土		土 砂	m <sup>3</sup>	13.2	
		軟 岩	m <sup>3</sup>	57.8	
埋戻コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$		m <sup>3</sup>	25.5	
基面整正			m <sup>2</sup>	52.5	

※設計土質定数（ $\gamma=19\text{kN/m}^3$ 、 $\Phi=30^\circ$ ）以上の材料でない場合は、流用しないこと。

A 2 橋台 本体土工

## 数量計算書

[illegible]



A 2 橋台 土 工					数 量 計 算			
測 点	距 離	床掘(A領域:土砂)			床掘(B領域:土砂)			摘 要
		断 面	平 均	立 積	断 面	平 均	立 積	
		0.0	—	—				
	3.990	67.0	33.50	133.7				
	13.320	67.0	67.00	892.4				
	3.990	0.0	33.50	133.7				
					0.0	—	—	
	1.670				29.9	14.95	25.0	
	9.980				29.9	29.90	298.4	
	1.670				0.0	14.95	25.0	
合 計				1159.8			348.4	

A 2 橋台 土 工					数 量 計 算			
測 点	距 離	床掘 (B 領域: 軟岩)			断 面	平 均	立 積	摘 要
		断 面	平 均	立 積				
		0.0	—	—				
	0.190	5.9	2.95	0.6				
	9.600	5.9	5.90	56.6				
	0.190	0.0	2.95	0.6				
合 計				57.8			0.0	

A 2 橋台 土 工					数 量 計 算			
測 点	距 離	埋戻(土砂)			埋戻(コンクリート)			摘 要
		断 面	平 均	立 積	断 面	平 均	立 積	
		0.0	—	—				
	5.660	93.6	46.80	264.9				
	1.890	93.6	93.60	176.9				
	0.000	74.5	84.05	0.0				
	6.200	74.5	74.50	461.9				
	0.000	93.6	84.05	0.0				
	1.890	93.6	93.60	176.9				
	5.660	0.0	46.80	264.9				
					0.0	—	—	
	0.190				5.9	2.95	0.6	
	1.700				5.9	5.90	10.0	
	0.000				0.7	3.30	0.0	
	6.200				0.7	0.70	4.3	
	0.000				5.9	3.30	0.0	
	1.700				5.9	5.90	10.0	
	0.190				0.0	2.95	0.6	
合 計				1345.5			25.5	

## 2-3-1-1. 本 体 工 数 量 総 括 表

種 別		規 格	単位	A 1 橋台	A 2 橋台	合 計	備 考
コンクリート		$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	$\text{m}^3$	—	181.0	181.0	
型 枠		一般型枠	$\text{m}^2$	—	240.6	240.6	
均しコンクリート		$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$ $t=10\text{cm}$	$\text{m}^2$	—	52.5	52.5	
			$\text{m}^3$	—	5.3	5.3	
均しコンクリート型枠		均しコンクリート	$\text{m}^2$	—	2.9	2.9	
箱抜き型枠		円筒 $\phi 250$	m	—	4.2	4.2	
鉄筋質量	D29以上D32以下	一般構造物 SD345	kg	—	12129	12129	
	D16以上D25以下			—	3094	3094	
	D13			—	349	349	
	計			—	15572	15572	
	機械式定着	D13 $0\text{m} < L \leq 1\text{m}$	箇所	—	39	39	せん断補強筋
		D16 $1\text{m} < L \leq 2\text{m}$		—	42	42	〃
		D19 $1\text{m} < L \leq 2\text{m}$		—	44	44	〃
		D16 $1\text{m} < L \leq 2\text{m}$		—	—	0	横拘束鉄筋
		D29 $1\text{m} < L \leq 2\text{m}$		—	88	88	〃
		計		0	213	213	
足 場 工	枠組足場工	手摺先行型枠組足場 $H \leq 30.0\text{m}$	掛 $\text{m}^2$	—	317.1	317.1	
支 保 工	くさび結合支保工	$h \leq 30.0\text{m}$ 支保耐力・ $40\text{kN/m}^2$ 以下	空 $\text{m}^3$	—	—	0.0	
		$h \leq 30.0\text{m}$ 支保耐力・ $80\text{kN/m}^2$ 以下		—	65.8	65.8	
防護柵工	ガードレール	Gr-C-2B	m	—	8.9	8.9	

## 2-3-3. (2)A2橋台本体

A2橋台 数量集計表

種 別		規 格	単位	数 量	備 考
コン ク リ ー ト	底 版	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	$\text{m}^3$	79.36	
	堅 壁			83.78	
	パ ラ ペ ッ ト			5.87	
	受 台			1.31	
	上 流 側 ウ イ ン グ			5.24	
	下 流 側 ウ イ ン グ			5.24	
	ア ン カ ー 台 座			0.17	
	計			180.97	
型 枠	底 版	一般型枠	$\text{m}^2$	45.44	
	堅 壁			129.46	
	パ ラ ペ ッ ト			19.10	
	受 台			4.68	
	上 流 側 ウ イ ン グ			20.33	
	下 流 側 ウ イ ン グ			20.33	
	ア ン カ ー 台 座			1.26	
	計			240.60	
均 し コ ン ク リ ー ト		$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$ $t=10\text{cm}$	$\text{m}^2$	52.48	
			$\text{m}^3$	5.25	
均 し コ ン ク リ ー ト 型 枠		均しコンクリート	$\text{m}^2$	2.92	
箱 抜 き 型 枠		円筒型枠 $\phi 250$	m	4.18	
鉄 筋 質 量	D29以上D32以下	一般構造物 SD345	kg	12129	
	D16以上D25以下			3094	
	D13			349	
	計			15572	
	機械式定着	D13 $0\text{m} < L \leq 1\text{m}$	箇所	39	せん断補強筋
		D16 $1\text{m} < L \leq 2\text{m}$		42	〃
		D19 $1\text{m} < L \leq 2\text{m}$		44	〃
		D29 $1\text{m} < L \leq 2\text{m}$		88	横拘束鉄筋
		計		213	
足 場 工	枠組足場工	手摺先行型枠組足場 $H \leq 30.0\text{m}$	掛 $\text{m}^2$	317.10	
支 保 工	くさび結合支保工	$h \leq 30.0\text{m}$ 支保耐力・ $80\text{kN/m}^2$ 以下	空 $\text{m}^3$	65.78	
防護柵工	ガードレール	Gr-C-2B	m	8.90	

# ◇ A2橋台数量計算

## 1. コンクリート (σ ck=24N/mm<sup>2</sup>)

### 1-1. 底版

$$V1 = 6.200 \times 8.000 \times 1.600 = 79.36 \text{ m}^3$$

### 1-2. たて壁

$$v1 = \frac{1}{2} \times \left\{ \frac{1}{2} \times (8.395 + 8.453) + \frac{1}{2} \times (8.428 + 8.486) \right\} \times 6.200 \times 1.100 = 57.56 \text{ m}^3$$

$$v2 = \frac{1}{2} \times (8.428 + 8.486) \times 6.200 \times 0.500 = 26.22 \text{ m}^3$$

---


$$\Sigma V2 = 83.78 \text{ m}^3$$

### 1-3. パラペット

$$\text{(前面)} a1 = \frac{1}{2} \times (2.296 + 2.278) \times 0.600 = 1.372 \text{ m}^2$$

$$a2 = \frac{1}{2} \times (2.028 + 2.043) \times 2.500 = 5.089 \text{ m}^2$$

$$a3 = \frac{1}{2} \times (2.043 + 1.982) \times 2.500 = 5.031 \text{ m}^2$$

$$a4 = \frac{1}{2} \times (2.232 + 2.238) \times 0.600 = 1.341 \text{ m}^2$$

---


$$\Sigma A1 = 12.833 \text{ m}^2$$

$$\text{(背面)} a5 = \frac{1}{2} \times (2.298 + 2.280) \times 0.600 = 1.373 \text{ m}^2$$

$$a6 = \frac{1}{2} \times (2.030 + 2.044) \times 2.500 = 5.093 \text{ m}^2$$

$$a7 = \frac{1}{2} \times (2.044 + 1.984) \times 2.500 = 5.035 \text{ m}^2$$

$$a8 = \frac{1}{2} \times (2.234 + 2.240) \times 0.600 = 1.342 \text{ m}^2$$

---


$$\Sigma A2 = 12.843 \text{ m}^2$$

$$v1 = \frac{1}{2} \times (12.833 + 12.843) \times 0.500 = 6.42 \text{ m}^3$$

(伸縮後打ち部控除)

$$v2 = (-) 0.220 \times 5.000 \times 0.500 = (-) 0.55 \text{ m}^3$$

---


$$\Sigma V3 = 5.87 \text{ m}^3$$

### 1-4. 受台

$$v1 = 0.300 \times 0.500 \times 5.000 = 0.75 \text{ m}^3$$

$$v2 = \frac{1}{2} \times 0.500 \times \frac{1}{2} \times (4.000 + 5.000) = 0.56 \text{ m}^3$$

---


$$\Sigma V4 = 1.31 \text{ m}^3$$

1-5. 上流側ウイング

$$\begin{aligned}
 v1 &= \frac{1}{2} \times (0.800 + 3.187) \times 4.200 \times 0.600 = 5.02 \text{ m}^3 \\
 (\text{ハンチ}) \ v2 &= \frac{1}{2} \times 0.500 \times \frac{0.500}{1/2} \times (1.500 + 2.000) = 0.22 \text{ m}^3 \\
 \hline
 \Sigma V5 &= 5.24 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

1-6. 下流側ウイング

$$\begin{aligned}
 v1 &= \frac{1}{2} \times (0.800 + 3.187) \times 4.200 \times 0.600 = 5.02 \text{ m}^3 \\
 (\text{ハンチ}) \ v2 &= \frac{1}{2} \times 0.500 \times \frac{0.500}{1/2} \times (1.500 + 2.000) = 0.22 \text{ m}^3 \\
 \hline
 \Sigma V6 &= 5.24 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

1-7. アンカー台座

$$V7 = 0.480 \times 0.600 \times 0.146 \times 4 = 0.17 \text{ m}^3$$

1-8. コンクリート合計

$$\begin{aligned}
 V &= 79.36 \text{ m}^3 + 83.78 \text{ m}^3 + 5.87 \text{ m}^3 + 1.31 \text{ m}^3 \\
 &\quad + 5.24 \text{ m}^3 + 5.24 \text{ m}^3 + 0.17 \text{ m}^3 = 180.97 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

## 2. 型枠（一般型枠）

### 2-1. 底版

$$A1 = (6.200 + 8.000) \times 1.600 \times 2 = 45.44 \text{ m}^2$$

### 2-2. たて壁

$$\begin{aligned} \text{(前面)} \quad a1 &= 1/2 \times (8.395 + 8.453) \times 6.200 = 52.23 \text{ m}^2 \\ \text{(背面)} \quad a2 &= 1/2 \times (8.428 + 8.486) \times 6.200 = 52.43 \text{ m}^2 \\ \text{(妻部)} \quad a3 &= 1/2 \times (8.395 + 8.428) \times 1.100 = 9.25 \text{ m}^2 \\ \quad a4 &= 1/2 \times (8.453 + 8.486) \times 1.100 = 9.32 \text{ m}^2 \\ \quad a5 &= (8.428 + 8.486) \times 0.500 = 8.46 \text{ m}^2 \\ \text{(ウイング上流側控除)} \quad a6 &= (-) 1/2 \times (1.151 + 1.157) \times 0.600 = (-) 0.69 \text{ m}^2 \\ \text{(ハンチ上流側控除)} \quad a7 &= (-) 1/2 \times (0.790 + 0.795) \times 0.500 = (-) 0.40 \text{ m}^2 \\ \text{(ウイング下流側控除)} \quad a8 &= (-) 1/2 \times (1.209 + 1.203) \times 0.600 = (-) 0.72 \text{ m}^2 \\ \text{(ハンチ下流側控除)} \quad a9 &= (-) 1/2 \times (0.836 + 0.831) \times 0.500 = (-) 0.42 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

---


$$\Sigma A2 = 129.46 \text{ m}^2$$

### 2-3. パラペット

$$\begin{aligned} \text{(前面)} \quad a1 &= \text{(コンクリートの項より)} = 12.83 \text{ m}^2 \\ \text{(背面)} \quad a2 &= 1/2 \times (0.705 + 0.669) \times 4.000 = 2.75 \text{ m}^2 \\ \quad a3 &= 1/2 \times (0.300 + 0.327) \times 2.500 \times 2 = 1.57 \text{ m}^2 \\ \quad a4 &= 1/2 \times (0.250 + 0.262) \times 0.600 \times 2 = 0.31 \text{ m}^2 \\ \text{(妻部)} \quad a5 &= 1/2 \times (2.296 + 2.298) \times 0.500 = 1.15 \text{ m}^2 \\ \quad a6 &= 1/2 \times (2.238 + 2.240) \times 0.500 = 1.12 \text{ m}^2 \\ \text{(地覆部, 伸縮後打ち部)} \quad a7 &= (0.250 + 0.220) \times 0.500 \times 2 = 0.47 \text{ m}^2 \\ \text{(伸縮後打ち部控除)} \quad a8 &= (-) 0.220 \times 5.000 = (-) 1.10 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

---


$$\Sigma A3 = 19.10 \text{ m}^2$$



#### 2-4. 受台

$$A4 = \frac{1}{2} \times (4.000 + 5.000) \times \frac{0.707}{0.300} \times 5.000 = 4.68 \text{ m}^2$$

#### 2-5. 上流側ウィング

$$\begin{aligned} \text{(内外面)} \ a1 &= \frac{1}{2} \times (0.800 + 3.187) \times 4.200 \times 2 = 16.75 \text{ m}^2 \\ \text{(妻部)} \ a2 &= 0.600 \times (0.800 + 4.837) = 3.38 \text{ m}^2 \\ \text{(ハンチ)} \ a3 &= \frac{1}{2} \times (1.500 + 2.000) \times \frac{0.707}{1/2 \times 0.500} \times 0.500 = 1.36 \text{ m}^2 \\ \text{(ハンチ控除)} \ a4 &= (-) \frac{1}{2} \times (1.500 + 2.000) \times 0.500 = (-) 0.88 \text{ m}^2 \\ \text{(受台控除)} \ a5 &= (-) \frac{1}{2} \times (0.300 + 0.800) \times 0.500 = (-) 0.28 \text{ m}^2 \\ \hline \Sigma A5 &= 20.33 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

#### 2-6. 下流側ウィング

$$\begin{aligned} \text{(内外面)} \ a1 &= \frac{1}{2} \times (0.800 + 3.187) \times 4.200 \times 2 = 16.75 \text{ m}^2 \\ \text{(妻部)} \ a2 &= 0.600 \times (0.800 + 4.837) = 3.38 \text{ m}^2 \\ \text{(ハンチ)} \ a3 &= \frac{1}{2} \times (1.500 + 2.000) \times \frac{0.707}{1/2 \times 0.500} \times 0.500 = 1.36 \text{ m}^2 \\ \text{(ハンチ控除)} \ a4 &= (-) \frac{1}{2} \times (1.500 + 2.000) \times 0.500 = (-) 0.88 \text{ m}^2 \\ \text{(受台控除)} \ a5 &= (-) \frac{1}{2} \times (0.300 + 0.800) \times 0.500 = (-) 0.28 \text{ m}^2 \\ \hline \Sigma A6 &= 20.33 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

#### 2-7. アンカー台座

$$A7 = (0.480 + 0.600) \times 0.146 \times 2 \times 4 = 1.26 \text{ m}^2$$

#### 2-8. 型枠合計

$$A = 45.44 \text{ m}^2 + 129.46 \text{ m}^2 + 19.10 \text{ m}^2 + 4.68 \text{ m}^2 + 20.33 \text{ m}^2 + 20.33 \text{ m}^2 + 1.26 \text{ m}^2 = 240.60 \text{ m}^2$$

3. 均しコンクリート ( $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2 \cdot t=10\text{cm}$ )

$$a_1 = 6.400 \times 8.200 = 52.48 \text{ m}^2$$

$$V = 52.48 \text{ m}^2 \times 0.100 = 5.25 \text{ m}^3$$

4. 均しコンクリート型枠 (均しコンクリート)

$$A = (6.400 + 8.200) \times 0.100 \times 2 = 2.92 \text{ m}^2$$

5. 箱抜き型枠 (円筒型枠  $\phi 250$ )

$$L = 1.046 \text{ m}$$

$$N = 4 \text{ 箇所}$$

$$\Sigma L = 1.046 \text{ m} \times 4 \text{ 箇所} = 4.18 \text{ m}$$

6. 鉄筋質量 (SD345)

D 3 2	—	9176	kg
D 2 9	—	2953	kg
D 2 2	—	420	kg
D 1 9	—	1031	kg
D 1 6	—	1643	kg
D 1 3	—	349	kg
<hr/>			
$\Sigma w$	=	15572	kg
D 2 9 以上 D 3 2 以下		12129	kg
D 1 6 以上 D 2 5 以下		3094	kg
D 1 3		349	kg

7. 機械式定着工

せん断補強筋 (※s)	D13	$0\text{m} < L \leq 1\text{m}$	39 箇所
	D16	$1\text{m} < L \leq 2\text{m}$	42 箇所
	D19	〃	44 箇所
横拘束鉄筋 (※y)	D29	$1\text{m} < L \leq 2\text{m}$	88 箇所

8. 足場工 (手摺先行型枠組足場・ $H \leq 30\text{m}$ )

$$\Sigma = 10.500 \times (8.400 + 6.900 + 6.900 + 2.800 + 2.600 + 2.600) = 317.10 \text{ 掛m}^2$$

9. 支保工（くさび結合支保工、 $h \leq 30.0\text{m}$ 、支保耐力 $80\text{kN/m}^2$ 以下）

(受台) V1=	$\frac{1}{2} \times (9.144 + 9.644) \times 0.500$	$\times (\frac{1}{2} \times (5.000 + 4.000))$	=	21.14 空 $\text{m}^3$
(上流側ウィング) V2=	$\frac{1}{2} \times (7.277 + 9.677) \times 0.600$	$\times 4.200$	=	21.36 空 $\text{m}^3$
(下流側ウィング) V3=	$\frac{1}{2} \times (7.277 + 9.677) \times 0.600$	$\times 4.200$	=	21.36 空 $\text{m}^3$
(上流側ハンチ) V4=	$\frac{1}{2} \times 0.500 \times 0.500$	$\times 7.644$	=	0.96 空 $\text{m}^3$
(下流側ハンチ) V5=	$\frac{1}{2} \times 0.500 \times 0.500$	$\times 7.644$	=	0.96 空 $\text{m}^3$
			$\Sigma =$	65.78 空 $\text{m}^3$

10. ガードレール (Gr-C-2B)

L=	4.45	$\times$	2	=	8.9 m
----	------	----------	---	---	-------

## 2-3-1-2. 踏掛版数量総括表

種 別		規 格	単位	A 1 橋台	A 2 橋台	合 計	備 考
コンクリート		$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	$\text{m}^3$	26.9		26.9	
型 枠		一般型枠	$\text{m}^2$	9.4		9.4	
鉄筋質量	D16以上D25以下	SD345	kg	1936		1936	
	D13			919		919	
	合 計			2855		2855	
アンカー キャップ	パ イ プ	SGP40A	kg	17.5		17.5	
	キャップ	SS400. PL t=3.2	kg	1.7		1.7	
	充 填 材	マスチック型歴青材	$\text{m}^3$	0.005		0.005	
目 地 板		t=20mm	$\text{m}^2$	9.1		9.1	
ゴ ム 支 承		t=20mm	$\text{m}^2$	2.7		2.7	
路 盤 紙			$\text{m}^2$	60.8		60.8	
敷 砂		t=30mm	$\text{m}^2$	60.8		60.8	
			$\text{m}^3$	1.8		1.8	

(2) A1橋台側踏掛版

A1橋台 踏掛版数量集計表

種 別		規 格	単 位	数 量	備 考
コ ン ク リ ー ト		$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	$\text{m}^3$	26.88	
型 枠		一般型枠	$\text{m}^2$	9.38	
鉄 筋 質 量	D16以上D25以下	一般構造物・SD345	kg	1936	
	D13			919	
	合 計			2855	
アンカー キャップ	パ イ プ	SGP40A	kg	17.51	
	キャップ	SS400. PL t=3.2	kg	1.74	
	充 填 材	マスチック型歴青材	$\text{m}^3$	0.005	
目 地 材		t=20mm	$\text{m}^2$	9.14	
ゴ ム 支 承		t=20mm	$\text{m}^2$	2.69	
路 盤 紙			$\text{m}^2$	60.75	
敷 砂		t=30mm	$\text{m}^2$	60.75	
			$\text{m}^3$	1.82	

◇ A1橋台踏掛版数量計算

1. コンクリート (σ<sub>ck</sub>=24N/mm<sup>2</sup>)

$$V = 13.441 \times 5.000 \times 0.400 = 26.88 \text{ m}^3$$

2. 型 枠 (一般型枠・H≦30.0m)

$$A = 0.400 \times (13.441 + 5.000 \times 2) = 9.38 \text{ m}^2$$

3. 鉄筋質量 (SD345)

D 22	—	1439	kg
D 19	—	497	kg
D 13	—	919	kg
<hr/>			
Σ W	=	2855	kg

$$D 16 \text{ 以上 } D 25 \text{ 以下 } \text{ — } 1936 \text{ kg}$$

$$D 13 \text{ — } 919 \text{ kg}$$

4. アンカーキャップ

4-1. ガスパイプ (SGP40A)

$$L = 0.250 \quad N = 18 \text{ 本}$$

$$W1 = 0.250 \times 3.89 \text{ kgf/m}^2 \times 18 \text{ 本} = 17.51 \text{ kg}$$

4-2. キャップ (SS400)

$$\phi 70 \times 3.2 \quad N = 18 \text{ 枚} \quad W = 25.1 \text{ kgf/m}^2$$

$$W2 = \pi/4 \times 0.070^2 \times 25.1 \text{ kgf/m}^2 \times 18 \text{ 枚} = 1.74 \text{ kg}$$

4-3. 充填材 (マスチック型歴青材)

$$V = (\pi/4 \times 0.0416^2 \times 0.250 - \pi/4 \times 0.022^2 \times 0.180) \times 18 = 0.005 \text{ m}^3$$

5. 目地材 (t=20mm)

$$A = (0.400 + 0.480 - 0.200) \times 13.441 = 9.14 \text{ m}^2$$

6. ゴム支承 (t=20mm)

$$A = 0.200 \times 13.441 = 2.69 \text{ m}^2$$

7. 路盤紙

$$A = 13.441 \times (5.000 - 0.480) = 60.75 \text{ m}^2$$

8. 敷砂 (t=30mm)

$$A = 13.441 \times (5.000 - 0.480) = 60.75 \text{ m}^2$$

$$V = 60.75 \text{ m}^2 \times 0.030 = 1.82 \text{ m}^3$$

§ 1. 上部工数量総括表

( その 1 )

工 種	項 目	規 格	単位	数 量	備 考
主 桁 製 作 工	主桁本数		本	5	Lmax=42.200 m
	コンクリート	$\sigma_{ck} = 50 \text{ N/mm}^2$	$\text{m}^3$	235.1	Vmax=47.024m3/本(外桁)
					Vmax=47.020m3/本(中桁)
	主桁質量		t	587.8	Wmax=117.562t/本(外桁)
					Wmax=117.552t/本(中桁)
	型 枠	側枠・端枠	$\text{m}^2$	759.9	Amax=151.999m2/本(外桁)
					Amax=151.971m2/本(中桁)
		内 枠	〃	639.7	Amax=127.939m2/本(外桁)
					Amax=127.939m2/本(中桁)
		底 枠	〃	210.6	Amax=210.583m2/本(外桁)
					Amax=210.583m2/本(中桁)
	鉄 筋 (SD345 )	D16～D25	kg	3890	
		D13	〃	17220	
		D10	〃	200	
		合計	〃	21310	
	P C 鋼 材	延 長	m	1673.9	Lmax =334.784 m/本
		重 量	kg	15547.4	Wmax =3109.474 kg/本
	シー ス	主桁 $\phi 77\text{mm}$	m	1673.9	Lmax =334.784 m/本
		横締 $\phi 45\text{mm}$		169.2	Lmax =33.840 m/本
	グラウト	$\phi 77\text{mm}$	〃	1673.9	
	定着装置	12S12.7mm用	組	80	
	緊張工	12S12.7mm	本	40	両引き
	ケーブル組立工		m	1673.9	
	接合キー	$\phi 50$	組	60	
	仕切板		$\text{m}^2$	33.0	
	接着材塗布面積		〃	66.0	
横 組 工	コンクリート	$\sigma_{ck} = 30 \text{ N/mm}^2$	$\text{m}^3$	47.9	
		$\sigma_{ck} = 24 \text{ N/mm}^2$	〃	3.0	
	型 枠		$\text{m}^2$	50.6	
	P C鋼材	SWPR19L 1S21.8mm	m	192.2	
			kg	477.1	
	シー ス	$\phi 35\text{mm}$	m	23.0	
	グラウト工		〃	192.2	
	定 着 具	1S21.8mm用	組	72	
	ケーブル組立工	SWPR19L 1S21.8mm用	m	192.2	
	緊 張 工	1S21.8 片引き	本	36	
	養 生 工		$\text{m}^2$	27.0	
	足 場 工		m	84.6	

工 種	項 目	規 格	単位	数 量	備 考
張出し床版工	コンクリート	$\sigma_{ck} = 24 \text{ N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	33.0	
	型 枠		m <sup>2</sup>	77.5	
	鉄 筋 (SD345)	D16～D25	kg	639	主桁埋込鉄筋
		D13	〃	618	〃
		合計	〃	1257	〃
		D16～D25	〃	5150	張出し部鉄筋
		D13	〃	493	〃
		合計	〃	5643	〃
	インサートアンカー	D19用	個	79	
		D13用	〃	40	
	鉄 筋 (SD345) (張出横桁)	D16～D25	kg	66	主桁埋込鉄筋
		D13	〃	0	〃
		合計	〃	66	〃
		D16～D25	〃	407	横桁鉄筋
		D13	〃	385	〃
		合計	〃	792	〃
	養 生		m <sup>2</sup>	77.5	
	H形鋼		t	6.5	
	PC鋼棒	φ 26	〃	0.4	
	溝形鋼	C-150x75x9	〃	9.9	
	鋼矢板	Ⅱ 型	〃	1.3	
	くさび結合支保工	支保耐力40kN/m <sup>2</sup> 以下 H≤30.0m	空m <sup>3</sup>	34.1	
地 覆 工	コンクリート	$\sigma_{ck} = 24 \text{ N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	22.9	
	型 枠		m <sup>2</sup>	101.9	
	鉄 筋	SD345 D13	kg	1573	場所打ち
			個	55	インサートアンカー(D13用)
		SD345 D13	kg	267	主桁埋込
	Vカット		ヶ所	21	
舗 装 工	アスファルト舗装	t = 80 mm	m <sup>2</sup>	230.9	
	均しコンクリート	$\sigma_{ck} = 18 \text{ N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	9.5	
	均しコンクリート型枠		m <sup>2</sup>	1.4	
排 水 工	目皿	150x95x6	kg	3.1	N = 6 ヲ所
		溶融亜鉛メッキ仕様			
	角形鋼管	□-100x50x2.3	kg	73.8	N = 6 ヲ所
		溶融亜鉛メッキ仕様			
	取付金具	□-100x50x2.3用	kg	27.8	溶融亜鉛めっき
	あと施工アンカー	M12	個	12	溶融亜鉛めっき
	ボルト・ナット ワッシャー	M16×35	本	24	溶融亜鉛めっき



工 種	項 目		規 格	単位	数 量	備 考
防 水 工	防 水 層		シート系	m <sup>2</sup>	230.9	
	スプリング管		φ 18 SUS	m	101.6	
	導水テープ		b=30・t=3mm	//	12.4	
	目 地 工		目地テープ b=30	//	103.3	
	排水パイプ		VP40	m	2.5	Aタイプ
				//	2.5	Bタイプ
				//	1.7	Cタイプ
				//	11.1	Dタイプ
				//	14.4	Eタイプ
45° エルボ管		VP40用	個	2		
伸 縮 継 手 工	伸縮装置		簡易鋼製ジョイント-20用	m	13.3	
			簡易鋼製ジョイント-80用	m	5.0	
	シール材		60mm×20mm	ℓ	2.0	
			60mm×20mm	ℓ	1.2	
	後打ちコンクリート		σ ck=30N/mm <sup>2</sup> 以上	m <sup>3</sup>	1.8	
			σ ck=30N/mm <sup>2</sup> 以上	m <sup>3</sup>	1.1	
	通し筋		D16×13270	本	5	
			D16×5000	本	11	
	アンカー筋		D16×690	kg	66.7	
			D16×880	kg	37.1	
			D16×590	kg	49.7	
			D16×280	kg	23.6	
			D16×730	kg	22.8	
			D16×350	kg	10.9	
	排水パイプ		15A×5000	本	2	
			15A×5000	本	2	
接合用接着剤		簡易鋼製ジョイント-20用	式	1		
		簡易鋼製ジョイント-80用	式	1		
支 承 工	ゴム支承装置	F	520mm×370mm×74mm	枚	7	
		M	520mm×420mm×128mm	枚	5	
	アンカー装置	F	70D×1510mm	kg	501.6	
		M	80D×1770mm	kg	213.8	
	防蝕材	F	200mm×200mm×20mm	個	11	
		M	250mm×350mm×20mm	個	4	
	補強格子鉄筋	F	D10×50mm×50mm	kg	41.6	
		M	D10×50mm×50mm	kg	36.7	
	沓座モルタル	F	無収縮モルタル	m <sup>3</sup>	0.1	
		M		m <sup>3</sup>	0.1	
	アンカー孔モルタル	F	無収縮モルタル	m <sup>3</sup>	0.4	
		M		m <sup>3</sup>	0.2	
高 欄 工	鋼製高欄		C種 H=850	m	45.4	
			C種 H=850	m	42.0	
	橋名板			枚	4	
	橋歴板			枚	1	

## § 9. 伸 縮 継 手 工

### 1. 伸縮装置 (SS400+合成ゴム+SD345+弾性シーラ材)

A 1 簡易鋼製ジョイント-20用 (車道用・二次止水構造)

$$L = 13.270 \text{ m}$$

A 2 簡易鋼製ジョイント-80用 (車道用・二次止水構造)

$$L = 5.000 \text{ m}$$

### 2. シール材 (シリコン系)

$$\begin{array}{l} \text{A 1} \quad 60 \text{ mm} \times 20 \text{ mm} \quad L = 1700 \text{ mm} \\ V = 0.060 \times 0.020 \times 1.700 \times 1000 = 2.04 \text{ } \ell \end{array}$$

$$\begin{array}{l} \text{A 2} \quad 60 \text{ mm} \times 20 \text{ mm} \quad L = 1021 \text{ mm} \\ V = 0.060 \times 0.020 \times 1.021 \times 1000 = 1.23 \text{ } \ell \end{array}$$

### 3. 後打ちコンクリート ( $\sigma_{ck}=30\text{N/mm}^2$ 以上)

$$\begin{array}{l} \text{A 1} \\ V = 2.500 \times 0.350 \times (0.140 + 0.201) / 2 \\ \quad + 10.770 \times 0.350 \times (0.201 + 0.140) / 2 \\ \quad + 13.270 \times 0.500 \times (0.150 + 0.150) / 2 = 1.787 \text{ m}^3 \end{array}$$

$$\begin{array}{l} \text{A 2} \\ V = 2.500 \times 0.400 \times (0.210 + 0.271) / 2 \\ \quad + 2.500 \times 0.400 \times (0.270 + 0.257) / 2 \\ \quad + 5.000 \times 0.500 \times (0.220 + 0.220) / 2 = 1.054 \text{ m}^3 \end{array}$$

### 4. 通し筋 (SD345)

$$\text{A 1} \quad D \ 16 \times 13270 \quad N = 5 \text{ 本}$$

$$\text{A 2} \quad D \ 16 \times 5000 \quad N = 11 \text{ 本}$$

### 5. アンカー筋 (SD345)

#### 1) 桁側

$$\begin{array}{l} \text{A 1} \quad D \ 16 \times 690 \quad N = 62 \text{ 本} \\ W = 1.560 \times 0.690 \times 62 = 66.74 \text{ kg} \end{array}$$

$$\begin{array}{l} \text{A 2} \quad D \ 16 \times 880 \quad N = 27 \text{ 本} \\ W = 1.560 \times 0.880 \times 27 = 37.07 \text{ kg} \end{array}$$

2) 橋台側

$$\begin{array}{lcl} A1 & D & 16 \times 590 \\ W = & 1.560 \times 0.590 \times 54 & N = 54 \text{ 本} \\ & & = 49.70 \text{ kg} \end{array}$$

$$\begin{array}{lcl} & D & 16 \times 280 \\ W = & 1.560 \times 0.280 \times 54 & N = 54 \text{ 本} \\ & & = 23.59 \text{ kg} \end{array}$$

A2	D	16	×	730	N =	20 本		
W =		1.560	×	0.730	×	20	=	22.78 kg
	D	16	×	350	N =	20 本		
W =		1.560	×	0.350	×	20	=	10.92 kg

6. 排水パイプ（ステンレス）

$$A1 \quad 15 \text{ A} \times 5000 \quad N = 2 \text{ 本}$$

$$A2 \quad 15 \text{ A} \times 5000 \quad N = 2 \text{ 本}$$

7. 接合用接着剤

$$A1 \quad \text{簡易鋼製ジョイント（20用）} \quad 1 \text{ 式}$$

$$A2 \quad \text{簡易鋼製ジョイント（80用）} \quad 1 \text{ 式}$$

# 法覆護岸工数量総括表-1/2

名 称	細 別	規 格	単位	数量	備 考
土工					
	床掘	土砂	m3	284.5	
		軟岩	m3	-	
	埋戻		m3	52.1	
	掘削	土砂	m3	180.4	
	盛土	護岸背面まで	m3	166.6	
	残土	土砂	m3	407	
		軟岩	m3	-	
護岸工					
	延長			26.0	小口止工を除いた延長
	大型ブロック	標準ブロック A型	個	77.00	
		標準ブロック C型	個	12.00	
	胴込コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3	106.047	
	基礎工 コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3	11.619	
	基礎工 型枠		m2	13.91	
	天端工 コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3	4.904	
	天端工 型枠		m2	5.51	
	調整コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3	7.971	
	調整コンクリート型枠		m2	11.09	
	現場打コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3	2.500	
	現場打コンクリート型枠		m2	6.42	
	裏込コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3	111.386	
	裏込コンクリート型枠		m2	185.59	
	裏込碎石	RC-40	m3	125.95	
	水抜きパイプ	VU $\phi$ 50	m	273.60	
	目地材	t=10mm	m2	42.47	
	小口止工 コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3	11.088	
	小口止工 型枠		m2	78.67	

法覆護岸工数量総括表-2/2

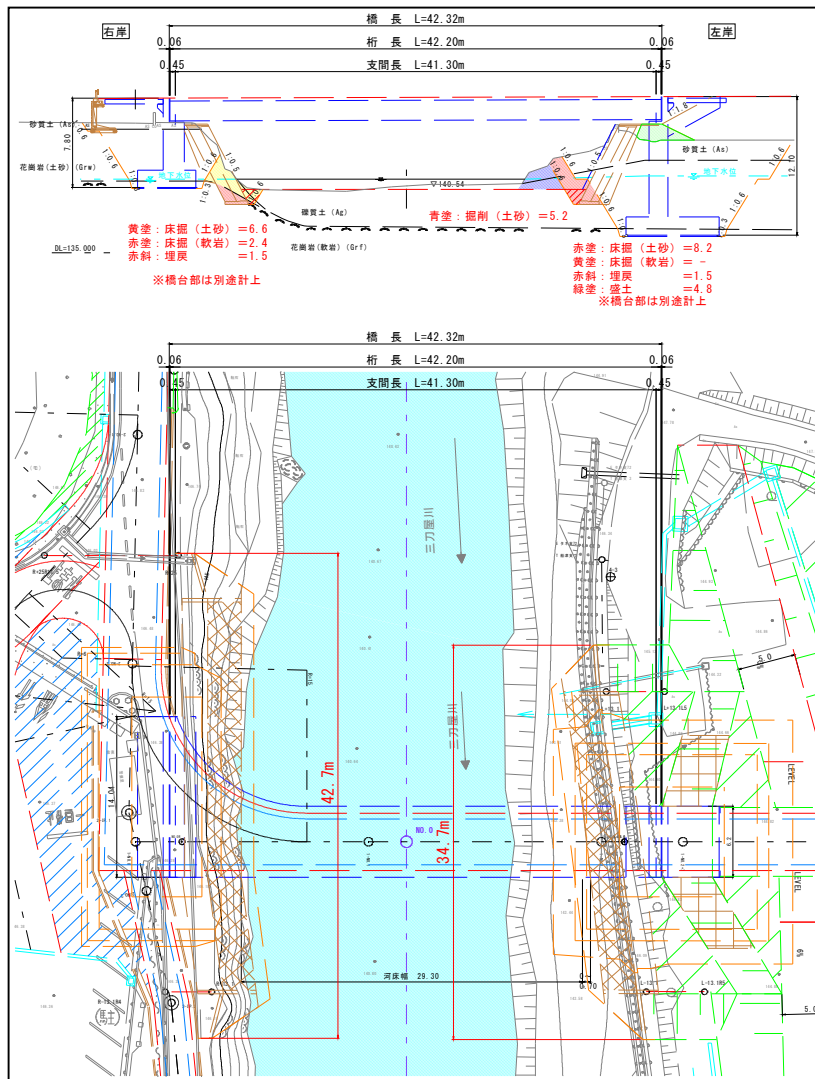
[illegible]

## 土工数量集計表

[illegible]



# 土工数量計算書



延長 N=1式

名 称	規 格	算 式	単位当り 数 量	延 長	数 量
右岸	床掘 土砂	=6.6 × 42.7			
	床掘 軟岩	=2.4 × 42.7			
	埋戻	=1.5 × 42.7			
左岸	床掘 土砂	=8.2 × 34.7	284.54	1.0	284.5 m3
	床掘 軟岩				
	埋戻	=1.5 × 34.7	52.05	1.0	52.1 m3
	掘削 土砂	=5.2 × 34.7	180.44	1.0	180.4 m3
	盛土	=4.8 × 34.7	166.56	1.0	166.6 m3
残土	土砂	=284.5+180.4-(52.1+166.6)/0.9	221.90	1.0	221.9 m3
	軟岩				



[illegible][illegible]

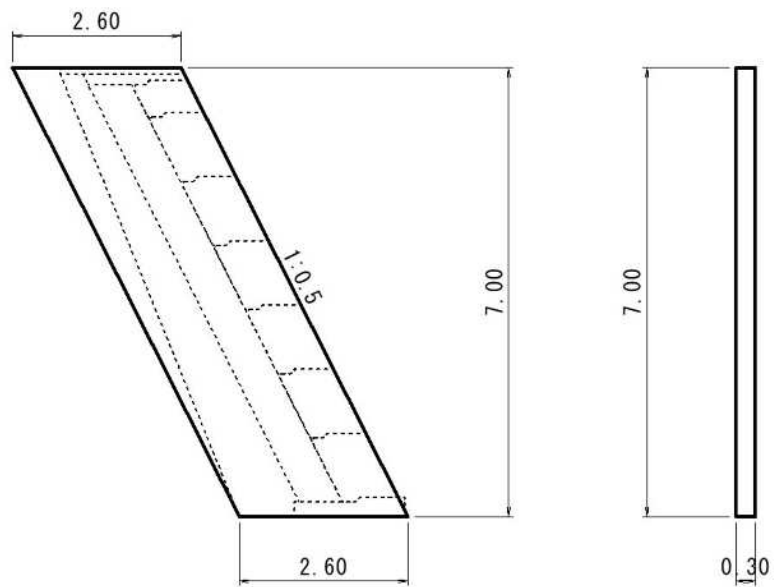
護岸工 数量集計表

名 称	規格寸法	単位	右岸	左岸		合 計
延 長	小口止工を除いた延長	m		26.00		26.00
大型ブロック	標準ブロック A型	個		77		77
	標準ブロック C型	個		12		12
胴込コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3		106.047		106.047
基礎工 コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3		11.619		11.619
基礎工 型枠		m2		13.91		13.91
天端工 コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3		4.904		4.904
天端工 型枠		m2		5.51		5.51
調整コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3		7.971		7.971
調整コンクリート型枠		m2		11.09		11.09
現場打コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3		2.500		2.500
現場打コンクリート型枠		m2		6.42		6.42
裏込コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3		111.386		111.386
裏込コンクリート型枠		m2		185.59		185.59
裏込碎石	RC-40	m3		125.95		125.95
水抜きパイプ	VU $\phi$ 50	m		273.60		273.60
目地材	t=10mm	m2		42.47		42.47
小口止工 コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3		2か所分合計 11.088		11.088
小口止工 型枠		m2		2か所分合計 78.67		78.67
すりつけ工	雑石積	m2				—
すりつけ工	コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3		2か所分合計 66.556		66.556
	型枠	m2		2か所分合計 35.96		35.96

[illegible]

# 小口止工数量計算書

D

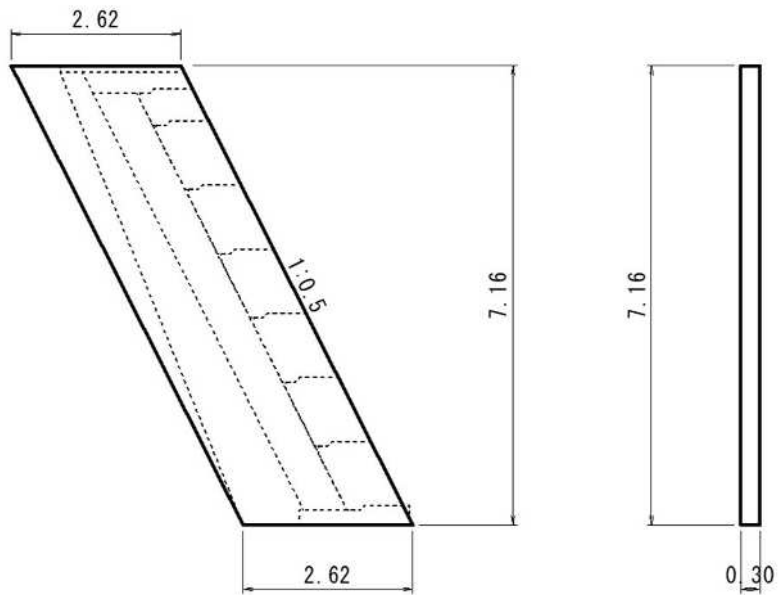


延長 N=1箇所

[illegible]

# 小口止工数量計算書

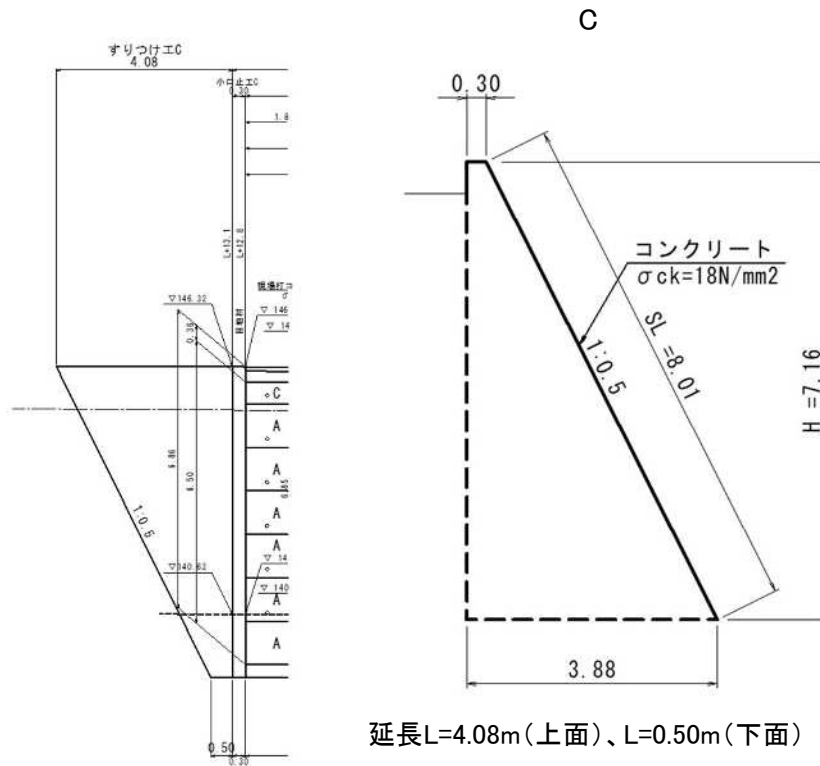
C



延長 N=1箇所

[illegible]

すりつけ工数量計算書

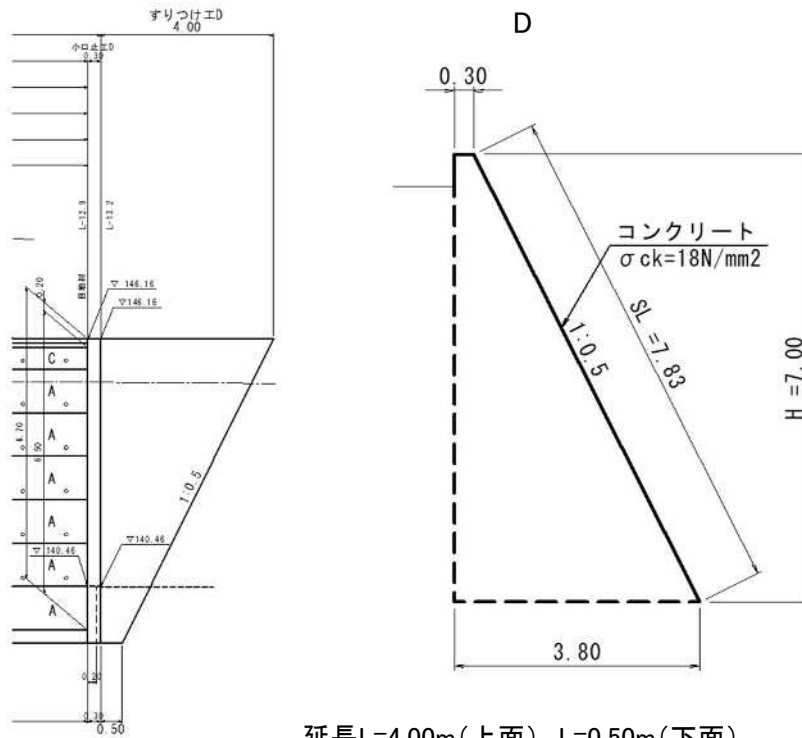


※既設構造物と同等の構造ですりつけること。破線は推定であり、適宜変更すること。

延長 N=1箇所

[illegible]

すりつけ工数量計算書



延長 $L=4.00\text{m}$ (上面)、 $L=0.50\text{m}$ (下面)

※既設構造物と同等の構造ですりつけること。破線は推定であり、適宜変更すること。

延長 N=1箇所

[illegible]

# 左岸護岸工数量計算書

## ●大型ブロック

### ・標準ブロック

A型

B型

C型

D型

77

個

1個当り (kg)

1182 kg

個

710 kg

12

個

740 kg

個

439 kg

## ●胴込工

胴込コンクリート

※別紙

106.047 m<sup>3</sup>

## ●基礎工

基礎コンクリート

26.000

\*

10m当り数量

4.469 /

10.00

=

延長

26.000 m

同上型枠

26.000

\*

5.350 /

10.00

=

11.619 m<sup>3</sup>

13.91 m<sup>2</sup>

## ●天端工

天端コンクリート

26.000

\*

10m当り数量

1.886 /

10.00

=

延長

26.000 m

同上型枠

26.000

\*

2.118 /

10.00

=

4.904 m<sup>3</sup>

5.51 m<sup>2</sup>

## ●調整コンクリート工

調整コンクリート

※別紙

7.971 m<sup>3</sup>

同上型枠

※別紙

11.09 m<sup>2</sup>

## ●現場打コンクリート工

現場打コンクリート

※別紙

2.500 m<sup>3</sup>

同上型枠

※別紙

6.42 m<sup>2</sup>

## ●裏込コンクリート工

裏込コンクリート

※別紙

111.386 m<sup>3</sup>

同上型枠

※別紙

185.59 m<sup>2</sup>

## ●裏込砕石工

裏込砕石

※別紙

125.95 m<sup>3</sup>

## ●水抜パイプ

水抜パイプ

・L=1800mm

長さ

1.800

\*

箇所

152

=

273.60 m

## ●目地工

目地材

※別紙

42.47 m<sup>2</sup>



胴込工(左岸護岸)

胴込コンクリート体積

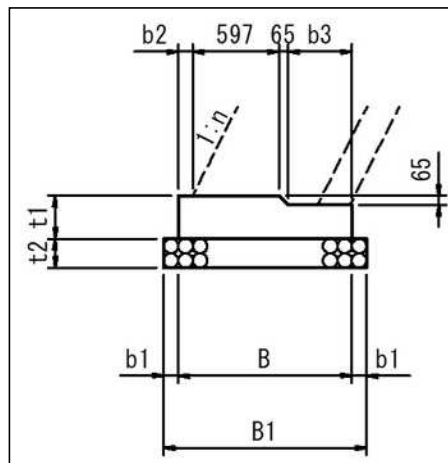
呼び名	個数	胴込体積	型枠	中詰体積	胴込体積	型枠	中詰体積
	(個)	(m3/個)	(m2/個)	(m3/個)	(m3)	(m2)	(m3)
A型	77	1.287	2.236	—	99.099	172.172	—
B型		0.593	1.118	—			—
C型	12	0.579	1.118	—	6.948	13.416	—
D型		0.261	0.559	—			—
合計					106.05	185.59	

↑  
=裏コン型枠

## 基礎工(左岸護岸)

### 基礎コンクリート・基礎砕石

B(m)	1.700
b1(m)	
B1(m)	1.700
b2(m)	0.100
b3(m)	0.938
t1(m)	0.300
t2(m)	



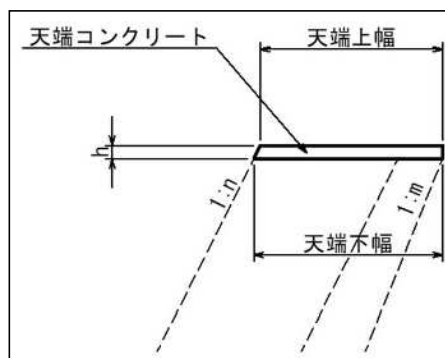
#### 10m当り数量

基礎コンクリート量	4.469	m3/10m	※ $\{B * t1 - (2 * b3 + 0.065) * 0.065 / 2\} * 10$
同上型枠量	5.350	m2/10m	※ $(2 * t1 - 0.065) * 10$
基礎砕石量		m2/10m	※ $B1 * 10m$

## 天端工

### 天端コンクリート

厚さ h(m)	0.100		
前面勾配 n	0.500	斜率 n' =	1.118
背面勾配 m	0.400	斜率 m' =	1.077
天端上幅(m)	1.861		
天端下幅(m)	1.911		



#### 10m当り数量

天端コンクリート量	1.886	m3/10m	※ $(\text{天端上幅} + \text{天端下幅}) * h / 2 * 10$
同上型枠量	2.118	m2/10m	※ $h * (n' + 1) * 10$

調整コンクリート数量－裏込コンクリート厚600mm (左岸護岸)

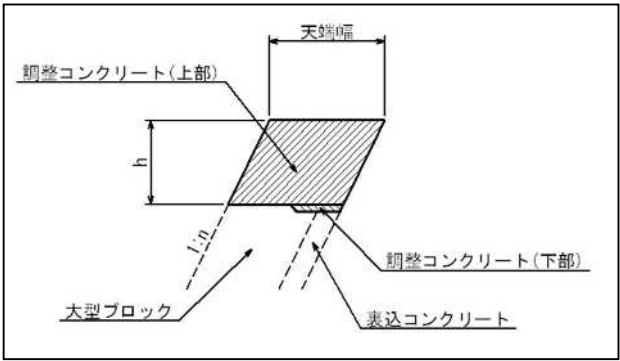
調整コンクリート数量(上部)  
 計算方法  
 コンクリート量=(h1+h2)／2×延長×天端幅  
 型 枠 量 =(h1+h2)／2×延長×斜率×2

調整コンクリート数量一覧表(上部)

延長(m)	嵩上高(h1)	嵩上高(h2)	天端幅(m)	コンクリート量(m <sup>3</sup> )	型枠量(m <sup>2</sup> )
1.80	0.26	0.25	1.565	0.718	1.026
0.20	0.25	0.25	1.565	0.078	0.112
9.00	0.23	0.18	1.565	2.887	4.125
13.00	0.18	0.10	1.565	2.848	4.070
24.00	*****	*****	合計	6.531	9.333

調整コンクリート数量(下部)  
 コンクリート量(m当り) 0.060 (m3)  
 型枠量(m当り) 0.073 (m2)

計算方法  
 コンクリート量=m当りコンクリート量×距離  
 調整コンクリート数量(下部)  
 コンクリート量  
 0.06×24.00= 1.440 (m3)  
 型枠量  
 0.073×24.00= 1.752 (m2)



調整コンクリート数量合計－裏コン厚600mm  
 コンクリート量 7.971 (m3)  
 型枠量 11.085 (m2)

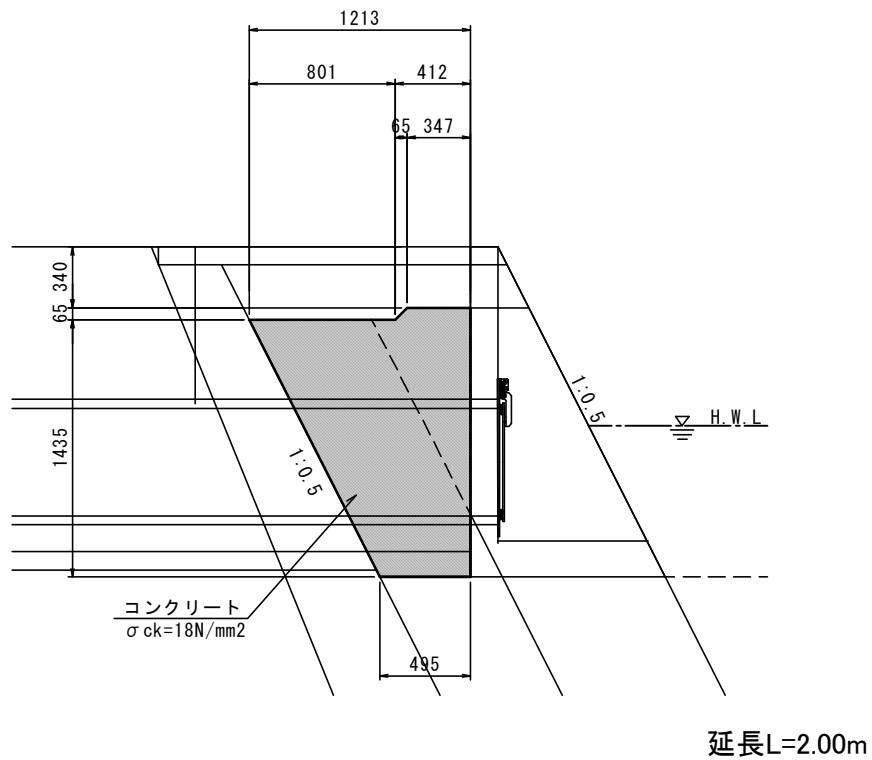
## 現場打コンクリート数量

(左岸護岸)

### 現場打コンクリート数量

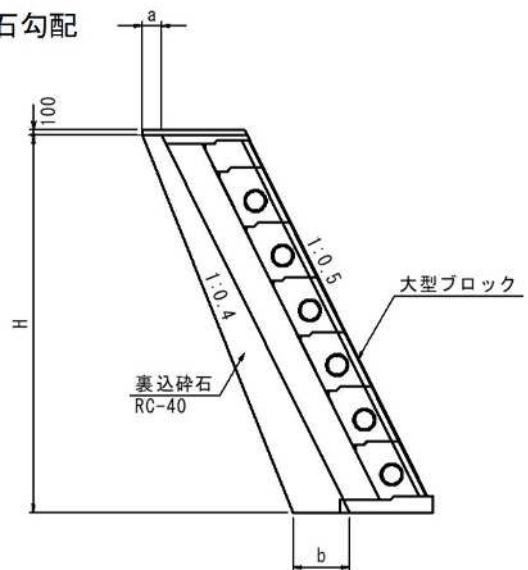
$$\begin{aligned} \text{コンクリート} &= \{(0.347+0.412) \div 2 \times 0.065 + (1.213+0.495) \div 2 \times 1.435\} \times 2.000 \\ &= 2.500 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{型 枠} &= 1.435 \times 1.118 \times 2.000 \\ &= 6.420 \text{ m}^2 \end{aligned}$$



裹込碎石

下部幅b=(直高H\*ブロック勾配+上部幅a)-直高\*裏砕石勾配  
面積=(上部幅a+下部幅b)\*直高H\*1/2



# 裏込コンクリート(左岸護岸)

勾配 1:n
0.5
斜 率
1.118

延長(m)	高さ(m)	控え(水平)(m)	コンクリート量(m3)	型枠(m2)
2.00	6.50	0.671	8.723	14.534
2.00	5.00	0.671	6.710	11.180
22.00	6.50	0.671	95.953	159.874
26.00		合計	111.386	185.588

コンクリート量＝高さ×控え×延長  
 型 枠 量      ＝高さ×延長×斜率

## 目地材(左岸護岸)

・標準部

高さ(m)	控え(水平)(m)	数量(m2)
6.86	1.565	10.736
6.82	1.565	10.673
6.76	1.565	10.579
6.70	1.565	10.486
	合計	42.474

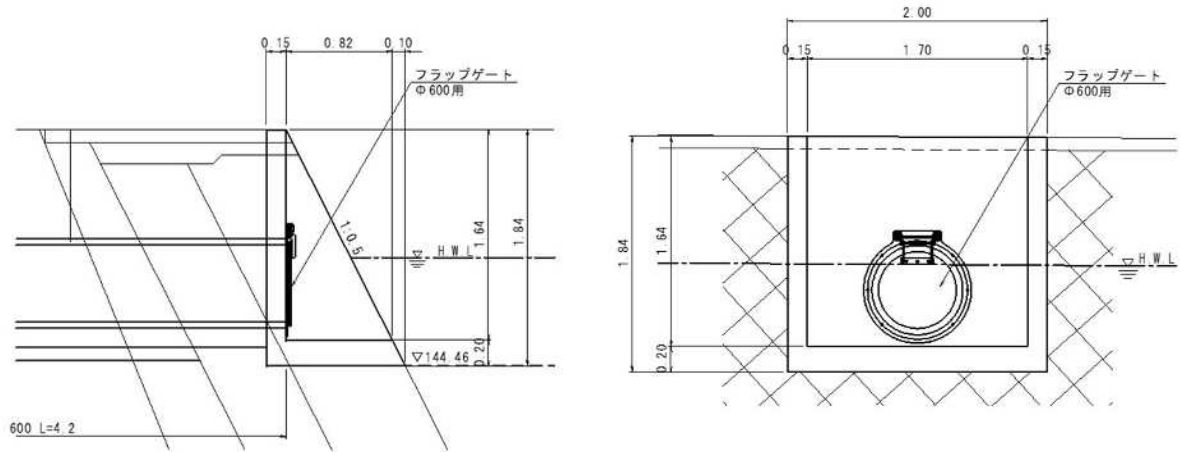
目地＝高さ×控え





排水工 作業土工 集 計 表													
種 別	延長 数量	単位数量 (m3)				全体数量 (m3)						基面整 正	
		床 掘 (土砂)	床 掘 (岩)	埋 戻	基面整 正	床 掘			埋 戻				
						オープン掘削			小規模				
						土砂	岩						
暗渠工	ヒューム管 P1-RC2-D600	4.2	0.88		0.50	0.95	3.7	0.0		2.1			4.0
集水枒	1号	1.0	3.10		2.10	1.70	3.1	0.0		2.1			1.7

# 吐口工渠数量計算書

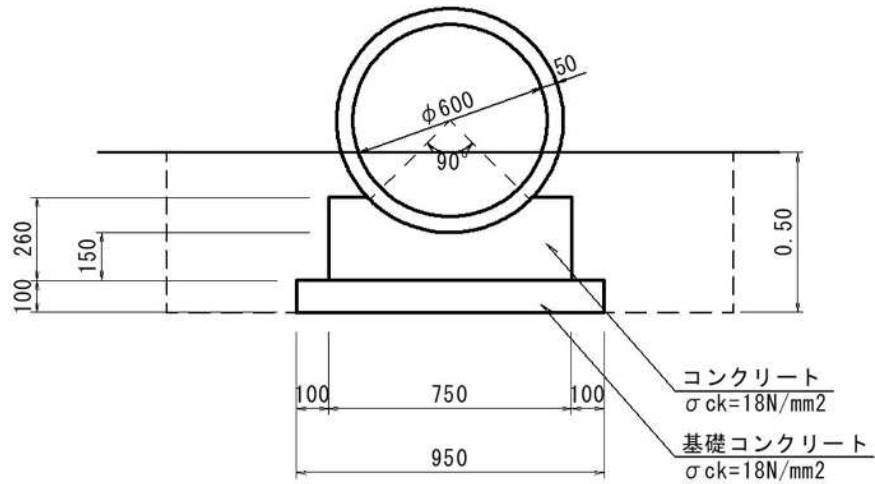


延長 N=1箇所

名 称	規 格	算 式	単位当り 数 量	延 長	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$V1=1.84 \times 2.00 \times 0.15 - 1/4 \times \pi \times 0.70^2 \times 0.15$	0.4943	1.00	0.494 m3
		$V2=0.92 \times 1.84 \div 2 \times 0.15 \times 2$	0.2539	1.00	0.254 m3
		$V3=(0.82+0.92) \div 2 \times 0.20 \times 1.60$	0.2784	1.00	0.278 m3
		$\Sigma V=$		1.00	1.026 m3
型 枠		$A1=(1.84 \times 2.00 - 1/4 \times \pi \times 0.70^2) \times 2 + 1.84 \times 0.15 \times 2$	7.142	1.00	7.14 m2
		$A2=0.92 \times 1.84 \div 2 \times 4 + 1.84 \times 1.118 \times 0.15 \times 2$	4.003	1.00	4.00 m2
		$A3=0.20 \times 1.118 \times 2.00$	0.447	1.00	0.45 m2
		$\Sigma A=$		1.00	11.59 m2
フラップゲート	Φ 600用		1.0	1.00	1.0 枚

## ヒューム管暗渠数量計算書

P1-RC2-D600

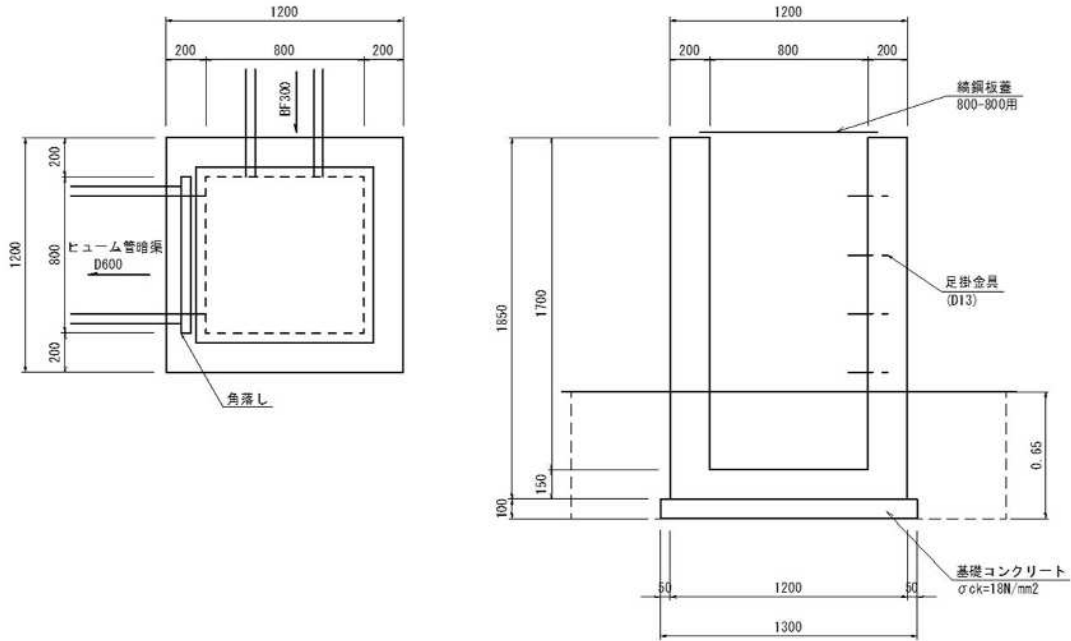


延 長 L=10m

名 称	規 格	算 式	単位当り 数 量	延 長	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	標準設計より	0.1563	10.00	1.563 m <sup>3</sup>
型 枠		標準設計より	0.520	10.00	5.20 m <sup>2</sup>
基礎コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$0.950 \times 0.100$	0.0950	10.00	0.950 m <sup>3</sup>
同上型枠		$0.100 \times 2$	0.200	10.00	2.00 m <sup>2</sup>
ヒューム管	P1-RC 2種 D600		1.0	10.00	10.0 m
床 掘	小規模	キヤドより	0.88	10.00	8.8 m <sup>3</sup>
埋 戻	小規模	キヤドより	0.50	10.00	5.0 m <sup>3</sup>
基面整正			0.95	10.00	9.5 m <sup>2</sup>

# 集水桝 数量計算書

G2-B800-L800-H1700  
(t-0)



名 称	規 格	算 式	単位当り 数 量	ヶ 所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$1.20 \times 1.20 \times 1.850 - (0.80 \times 0.80 \times 1.700)$	1.5760	(控除前)	1.5760 m3
		$-(0.300 \times 0.200 \times 0.20) - (0.700^2 \times \pi \times 1/4 \times 0.20)$			
			1.4870	1	1.487 m3
型 枠		$\{(1.20 + 1.20) \times 2 \text{ヶ所}$			
		$+ (0.80 + 0.80) \times 2 \text{ヶ所}\} \times 1.850$	14.80	1	14.80 m2
基礎 コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$1.30 \times 1.30 \times 0.10$	0.1690	1	0.169 m3
同上型枠		$1.30 \times 4 \times 0.10$	0.520	1	0.52 m2
鉄鋼板蓋	800-800用		1.0	1	1.0 式
足掛金具	D-13		4.0	1	4.0 本
角落し			1.0	1	1.0 箇所
床 掘	小規模	$2.20 \times 2.20 \times 0.650$	3.1	1	3.1 m3
埋 戻	小規模	$3.1 - (1.20 \times 1.20 \times 0.550) - (1.30 \times 1.30 \times 0.10)$	2.1	1	2.1 m3
基面整正		$1.30 \times 1.30$	1.70	1	1.7 m2

構造物撤去工数量総括表

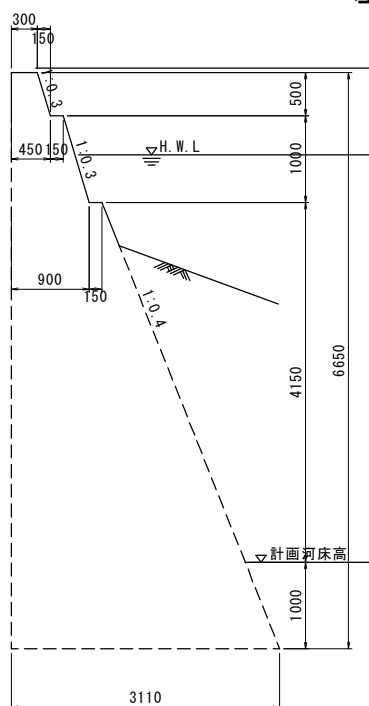
[illegible]

[illegible][illegible]



## コンクリート取壊し数量計算書

## 左岸堤防 無筋コンクリート



※破線部分は推定である。



延長 L=31.1m  
 $3.58/2+0.5+26.6+0.5+3.5/2$

[illegible]



[illegible][illegible]

仮設工 数量集計表

※左岸側を先に施工する想定である。

[illegible]

左岸(A2橋台)施工時



名 称	規 格	算 式	単位当り 数 量	延 長	数 量
大型土のう	据付	$(5+34+2) \times 10 + (6+11) \times (10+2) \div 2$	512	1.00	512 袋
	撤去		512	1.00	512 袋
盛土		$(5+34+2) \times 15 + (6+11) \times (15+1) \div 2$	751	1.00	751 m3
遮水シート		$(5+34+2) \times 8 + (6+11) \times (8+2) \div 2$			
		$+ (9+11) \times (9.6+21.3) \div 2$			
		$+ \{ (9+11) \div 2 \times (9.0+20.5) \div 2 \} \times 2$	1017	1.00	1017 m2