

数量総括表

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	計上数量	備 考
土工	作業土工	床掘	小規模	m ³	48.00	48	
		埋戻し	小規模	m ³	24.10	24	
		土砂等運搬	小規模	m ³	21.22	21	
擁壁工	場所打擁壁工	重力式擁壁	H=0.4	m	18.99	18	
			H=0.5	m	11.40	11	
			H=0.6	m	11.40	11	
			H=0.7	m	18.70	18	
			H=0.8	m	28.98	28	
			H=0.9	m	53.00	53	
		止水板	ゴム系止水板	m	142.47	142	
		嵩増しコンクリート	$\sigma_{ck}=21\text{N/mm}^2$	m ³	0.44	0.43	
		コンクリート型枠		m ²	1.24	1.24	
		チップング		m ²	4.59	4.58	
		目地材	t=10mm	m ²	0.04	0.04	
		止水板	B=200	m	0.11	0.11	
			ゴム系止水板	m	7.25	7.25	
逆流防止対策工	フラップゲート取付工	丸型フラップゲート	φ300用	基	3.00	3	
		角型フラップゲート	1000×600用	基	1.00	1	
	接続水路工	ヒューム管	RC1種 φ300	m	1.00	1	
		コンクリート	$\sigma_{ck}=21\text{N/mm}^2$	m ³	0.79	0.79	
		コンクリート型枠		m ²	3.26	3.26	
		あと施工アンカー鉄筋	SD345 D13	kg	3.04	3	
		あと施工アンカー	D13用	本	6.00	6	
		穿孔	穿孔径 φ16	箇所	6.00	6	
		チップング		m ²	2.29	2.29	
		間詰コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m ³	0.04	0.04	
		止水板	ゴム系止水板	m	5.36	5.36	
	撤去工	構造物取壊し工	既設水路U-300	m ³	0.06	0.06	
		殻処分撤去	鉄筋Co	m ³	0.06	0.06	
仮設工	工事用道路工	敷鉄板	6.096×1.524×22	m ²	219.30	219	
				枚	24.00	24	
	仮締切工	土のう		袋	38.00	38	
	水替工	ポンプ排水	水中ポンプ 口径150mm	式	1.00	1	

土工集計表

[illegible]

土工

種 別・細 別	規 格	算 定 式	数 量
作業土工			
床掘	小規模	V= 「土工計算書より」	= 48.00 m ³
埋戻し	小規模	V= 「土工計算書より」	= 24.10 m ³
土砂等運搬	小規模	V= 48.0-24.1÷0.9	= 21.22 m ³

土工計算書

[illegible]

土工計算書

[illegible]

擁壁工集計表

[illegible]

擁壁工

種 別・細 別	規 格	算 定 式	数 量
場所打擁壁工			
重力式擁壁	H=0.4	L1= 6.22+12.77	= 18.99 m
	H=0.5	L2= 5.7+5.7	= 11.40 m
	H=0.6	L3= 5.7+5.7	= 11.40 m
	H=0.7	L4= 9.35+9.35	= 18.70 m
	H=0.8	L5= 15.87+13.11	= 28.98 m
	H=0.9	L6= 26.5+26.5	= 53.00 m
		$\Sigma L =$	142.47 m
止水板	ゴム系止水板	L= 142.47	= 142.47 m
嵩増しコンクリート	$\sigma_{ck}=21\text{N/mm}^2$	V= 6.55×0.70×(0.04+0.15)/2	= 0.44 m ³
コンクリート型枠		A= 6.55×(0.04+0.15)/2×2	= 1.24 m ²
チップング		A= 6.55×0.70	= 4.59 m ²
目地材	t=10mm	A= 0.11×0.35	= 0.04 m ²
止水板	B=200	L= 0.11	= 0.11 m
	ゴム系止水板	L= 6.55+0.70	= 7.25 m

擁壁工

細 別	規 格	算 定 式	数 量
H=0.6			
コンクリート	$\sigma_{ck}=21\text{N/mm}^2$	$V= (0.20+0.50) \times 0.60/2 \times 10.00$	= 2.10 m ³
コンクリート型枠		$A= (0.20+0.50) \times 0.60/2 + (0.60+0.67) \times 10.00$	= 12.91 m ²
基礎コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$V= 0.60 \times 0.10 \times 10.00$	= 0.60 m ³
基礎コンクリート型枠		$A= 0.10 \times 2 \times 10.00$	= 2.00 m ²
目地材		$A= (0.20+0.50) \times 0.60/2$	= 0.21 m ²
止水板	B=200	L= 0.60	= 0.60 m
H=0.7			
コンクリート	$\sigma_{ck}=21\text{N/mm}^2$	$V= (0.20+0.55) \times 0.70/2 \times 10.00$	= 2.63 m ³
コンクリート型枠		$A= (0.20+0.55) \times 0.70/2 + (0.70+0.78) \times 10.00$	= 15.06 m ²
基礎コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$V= 0.65 \times 0.10 \times 10.00$	= 0.65 m ³
基礎コンクリート型枠		$A= 0.10 \times 2 \times 10.00$	= 2.00 m ²
目地材		$A= (0.20+0.55) \times 0.70/2$	= 0.26 m ²
止水板	B=200	L= 0.70	= 0.70 m
H=0.8			
コンクリート	$\sigma_{ck}=21\text{N/mm}^2$	$V= (0.20+0.60) \times 0.80/2 \times 10.00$	= 3.20 m ³
コンクリート型枠		$A= (0.20+0.60) \times 0.80/2 + (0.80+0.89) \times 10.00$	= 17.22 m ²
基礎コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$V= 0.70 \times 0.10 \times 10.00$	= 0.70 m ³
基礎コンクリート型枠		$A= 0.10 \times 2 \times 10.00$	= 2.00 m ²
目地材		$A= (0.20+0.60) \times 0.80/2$	= 0.32 m ²
止水板	B=200	L= 0.80	= 0.80 m
H=0.9			
コンクリート	$\sigma_{ck}=21\text{N/mm}^2$	$V= (0.20+0.65) \times 0.90/2 \times 10.00$	= 3.83 m ³
コンクリート型枠		$A= (0.20+0.65) \times 0.90/2 + (0.90+1.01) \times 10.00$	= 19.48 m ²
基礎コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$V= 0.75 \times 0.10 \times 10.00$	= 0.75 m ³
基礎コンクリート型枠		$A= 0.10 \times 2 \times 10.00$	= 2.00 m ²

擁壁工

細 別	規 格	算 定 式	数 量
目地材 止水板	B=200	$A = (0.20 + 0.65) \times 0.90 / 2 =$ $L = 0.90 =$	0.38 m ² 0.90 m

逆流防止対策工

種 別・細 別	規 格	算 定 式	数 量
フラップゲート取付工			
丸型フラップゲート	φ300用	N= 3.00 =	3.00 基
角型フラップゲート	1000×600用	N= 1.00 =	1.00 基
接続水路工			
「左岸側 流入接続水路対策工詳細図(数量根拠図)」より			
ヒューム管	RC1種 φ300	L= 1.00 =	1.00 m
コンクリート	σ _{ck} =21N/mm ²	V= (0.53+0.85)/2×1.14 =	0.79 m ³
コンクリート型枠		A= 1.14×1.69+1.31×1.020 (1:0.2の斜率) =	3.26 m ²
あと施工アンカー鉄筋	SD345 D13	W= (0.41+0.10)×0.995×6 (kg/m) =	3.04 kg
あと施工アンカー	D13用	N= 6.00 =	6.00 本
穿孔	穿孔径φ16	N= 6.00 =	6.00 箇所
チップング			
		A1= (1.13+1.24)×0.30+0.19 =	0.90 m ²
		A2= (1.13+1.24)×0.29×1/2 =	0.34 m ²
		A3= 1.05×1.00 =	1.05 m ²
		Σ A =	2.29 m ²
間詰コンクリート	σ _{ck} =18N/mm ²	V= 0.04×1.00 =	0.04 m ³
止水板	ゴム系止水板	L= 5.36 =	5.36 m
撤去工			
構造物取壊し	既設水路U-300	L= 0.06×1.00 =	0.06 m ³
コンクリート殻	鉄筋Co	V= 0.06×1.00 =	0.06 m ³

仮設工集計表

[illegible]

仮設工

種 別・細 別	規 格	算 定 式	数 量
仮締切工			
土のう		V1= 0.50×0.30×1.00 =	0.15 m ³
		V2= 0.50×0.30×(1.20+1.71+1.20) =	0.62 m ³
		Σ V =	0.77 m ³
		N= 0.77/0.02 =	38.00 袋
		(土のう0.02m ³ /袋)	
水替工			
ポンプ排水	水中ポンプ 口径200mm	N= 1.00 =	1.00 式
工事用道路工			
敷鉄板	6.096×1.524×22	A= 73.1×3.0 =	219.30 m ²
		N= 24.00 =	24.00 枚