

§ 1. 数 量 総 括 表

荒熊内地区流末排水路

数 量 総 括 表

種 別	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
土工				式	1.0	
	掘削工			式	1.0	
		掘 削(土砂)	$W \geq 5m$	m3	362.3	
		表土剥取(土砂)	$W \geq 5m$	m3	1,275.0	
	路体盛土工			式	1.0	
		路体盛土		m3	3,966.6	
			$W \geq 4m$	m3	3,868.5	
			$2.5m \leq W < 4m$	m3	67.6	
			$W < 2.5m$	m3	30.5	
			購入土	m3	1,319.6	
			流用土	m3	2,329.0	
	残土処理工			式	1.0	
		土砂等運搬(表土剥ぎ取りに同じ)		m3	1,275.0	
	法面整形工			式	1.0	
		法面整形(切土部)		m2	103.9	
		法面整形(盛土部)		m2	564.3	
舗装工				式	1.0	
	碎石舗装工			式	1.0	
		下層路盤	再生碎石(RC-40) $t=10cm$	m2	406.0	
排水構造物工				式	1.0	
	作業土工			式	1.0	
		床掘	標準	m3	183.1	
		埋戻し(流用土)	$W < 1m$	m3	85.7	
	水路工			式	1.0	

荒熊内地区流末排水路

数 量 総 括 表

種 別	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
		鉄筋コンクリート排水溝		m	113.0	
			B900-H900	m	100.0	
			B1000-H1000	m	13.0	
	落差工			式	1.0	
		第1号落差工		箇所		
		第2号落差工		箇所	1.0	
		第3号落差工		箇所	1.0	
	管渠工			式		
		高密度ポリエチレン管	有孔φ150	m		
防護柵工				式	1.0	
	防止柵工			式	1.0	
		立入防止柵	メッシュフェンス H1200(耐雪型)	m	294.5	
		門扉(両開)	H1200×W4000(耐雪型)	基	1.0	
	作業土工			式	1.0	
		床掘	小規模	m ³	168.1	
		埋戻し(流用土)	W<1m	m ³	158.0	
仮設工				式	1.0	
	工事用道路工			式	1.0	
		敷鉄板	1524×6096×22	m ²	408.8	44枚
			敷鉄板運搬(往復)	t	70.6	
	仮水路工			式	1.0	
		高密度ポリエチレン管	φ300	m	44.0	

§ 2. 土工

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
掘削工	(積計算書参照)	
	掘 削(土砂) $W \geq 5m$	
	No. 0～3 $V = 58.7$	$= m^3$
	No. 3～7 $V = 309.8$	$= m^3$
	No. 7～13+9.682 $V = 362.3$	$= m^3$
	合計 $= 362.3$	m^3
	表土剥取(土砂) $W \geq 5m$	
	No. 0～3 $V = 995.9$	$= m^3$
	No. 3～7 $V = 808.6$	$= m^3$
	No. 7～13+9.682 $V = 1275.0$	$= m^3$
	合計 $= 1,275.0$	m^3
路体盛土工	(積計算書参照)	
	No. 0～3	
	路体盛土 $W \geq 4m$ $V = 3744.3$	$= m^3$
	$2.5m \leq W < 4$ $V = 0.0$	$= m^3$
	$W < 2.5m$ $V = 0.0$	$= m^3$
	合計 $= 0.0$	m^3
	No. 3～7	
	路体盛土 $W \geq 4m$ $V = 2493.5$	$= m^3$
	$2.5m \leq W < 4$ $V = 0.0$	$= m^3$
	$W < 2.5m$ $V = 3.0$	$= m^3$
	合計 $= 0.0$	m^3
	No. 7～13+9.682	
	路体盛土 $W \geq 4m$ $V = 3868.5$	$= m^3$
	$2.5m \leq W < 4$ $V = 67.6$	$= m^3$
	$W < 2.5m$ $V = 30.5$	$= m^3$
	合計 $= 3,966.6$	m^3
	土材料(土工集計表より) 購入土	
	No. 0～3 $V = \triangle 166.6$	$= m^3$
	No. 3～7 $V = 817.2$	$= m^3$
	No. 7～13+9.682 $V = 1319.6$	$= m^3$
	合計 $= 1,319.6$	m^3
	土材料(土工集計表より) 流用土	
	No. 0～3 $V = 3760.0$	$= m^3$
	No. 3～7 $V = 1440.0$	$= m^3$
	No. 7～13+9.682 $V = 2329.0$	$= m^3$
	合計 $= 2,329.0$	m^3

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
残土処理工		
・	土砂等運搬(表土剥ぎ取りに同じ)	
	No.0～3 $V = 995.9$ = m^3	
	No.3～7 $V = 808.6$ = m^3	
	No.7～13+9.682 $V = 1275.0$ = $1,275.0 \ m^3$	
	合計 = $1,275.0 \ m^3$	
法面整形工	(平面図より)	
・	No.0～3 (斜 比)	
	法面整形(盛土部) $\sqrt{(1.0+1.8^2)} \div 1.8 = 1.144 \ m$	
(平面積)	(平面積) (斜 比)	
	$A = 545.1 \times 1.144$ = m^2	
・	No.3～7 (斜 比)	
	法面整形(盛土部) $\sqrt{(1.0+1.8^2)} \div 1.8 = 1.144 \ m$	
(平面積)	(平面積) (斜 比)	
	$A = 483.0 \times 1.144$ = m^2	
	法面整形(切土部)	
(平面積)	(平面積) (斜 比)	
	$A = 62.8 \times 1.144$ = m^2	
	= - m^2	
・	No.7～13+9.682 (斜 比)	
	法面整形(盛土部) $\sqrt{(1.0+1.8^2)} \div 1.8 = 1.144 \ m$	
(平面積)	(平面積) (斜 比)	
	$A = 493.3 \times 1.144$ = $564.3 \ m^2$	
	法面整形(切土部)	
(平面積)	(平面積) (斜 比)	
	$A = 90.8 \times 1.144$ = $103.9 \ m^2$	
	= $668.2 \ m^2$	
	合計 = $668.2 \ m^2$	

土工計算集計表

工 種	土質	掘 削 (m3)	床掘り+作業 土工残土 (m3)	盛 土(m3)			埋戻し(m3)			流用土 (m3)	不足土 (m3)	購入土(m3) (変化率1.2)	摘 要
				締固め土量	変化率	必要土量	締固め土量	変化率	必要土量				
路体盛土 No. 0～3	土砂	58.7	64.4	3,744.3	1.00	3,744.3		0.90	0.0	3,760.0	3,621.2	△ 166.6	流用土(七体周辺) 土山3
路体盛土 No. 3～7	土砂	309.8	65.7	2,496.5	1.00	2,496.5		0.90	0.0	1,440.0	2,121.0	817.2	流用土(七体周辺) 土山1,2
路体盛土 No. 7～ 13+9.682	土砂	362.3	175.6	3,966.6	1.00	3,966.6		0.90	0.0	2,329.0	3,428.7	1,319.6	流用土 (七体周辺 旧国道寄り)
合 計	土砂	730.8	305.7	10,207.4		10,207.4	0.0		0.0	7,529.0	9,170.9	1,970.3	

【盛土】

◆路体盛土No. 0～3	
W≧4m	3,744.3 m3
2.5m≦W<4m	0.0 m3
W<2.5m	0.0 m3
◆路体盛土No. 3～7	
W≧4m	2,493.5 m3
2.5m≦W<4m	0.0 m3
W<2.5m	3.0 m3
◆路体盛土No. 7～13+9.682	
W≧4m	3,868.5 m3
2.5m≦W<4m	67.6 m3
W<2.5m	30.5 m3

【床掘り+作業土工残土】

◆床掘No. 0～3	
排水構造物工	68.6 m3
防護柵工	△ 4.2 m3
◆床掘No. 3～7	m3
排水構造物工	71.2 m3
防護柵工	△ 5.5 m3
◆床掘No. 7～13+9.682	m3
排水構造物工	183.1 m3
防護柵工	△ 7.5 m3

【購入土】

No. 0～3	
土砂 V=	△ 166.6 m3
No. 3～7	
土砂 V=	817.2 m3
No. 7～13+9.682	
土砂 V=	1,319.6 m3

【流用土】

No. 0～3	
土砂 V=	3,760.0 m3
No. 3～7	
土砂 V=	1,440.0 m3
No. 7～13+9.682	
土砂 V=	2,329.0 m3

土量計算書

第1表

測 点	距 離 m	掘 削 (土砂) C1-1			表土剥取 (土砂) C1-2						備 考
		断 面 m ²	平 均 m ²	数 量 m ³	断 面 m ²	平 均 m ²	数 量 m ³	断 面 m ²	平 均 m ²	数 量 m ³	
NO. 0	0.000	0.0	-	-	15.8	-	-		-	-	
NO. 0 + 1.868	1.868	6.4	3.20	6.0	16.0	15.90	29.7				No. 0～3
NO. 0 + 5.000	3.132	4.7	5.55	17.4	16.7	16.35	51.2				C1-1:58.7m3
NO. 1	15.000	0.0	2.35	35.3	16.5	16.60	249.0				C1-2:995.9m3
NO. 2	20.000	0.0	0.00	0.0	17.0	16.75	335.0				
NO. 3	20.000	0.0	0.00	0.0	16.1	16.55	331.0				
NO. 4	20.000	2.1	1.05	21.0	15.2	15.65	313.0				No. 3～7
NO. 4 + 12.668	12.668	1.5	1.80	22.8	9.5	12.35	156.4				C1-1:309.8m3
NO. 5	7.332	1.1	1.30	9.5	5.0	7.25	53.2				C1-2:808.6m3
NO. 6	20.000	1.1	1.10	22.0	7.6	6.30	126.0				
NO. 6 + 10.000	10.000	3.6	2.35	23.5	12.2	9.90	99.0				
NO. 7	10.000	38.6	21.10	211.0	0.0	6.10	61.0				
NO. 7 + 15.000	15.000	0.0	19.30	289.5	12.0	6.00	90.0				No. 7～13.9.682
NO. 8	5.000	0.0	0.00	0.0	12.0	12.00	60.0				C1-1:362.3m3
NO. 8 + 5.332	5.332	0.0	0.00	0.0	11.6	11.80	62.9				C1-2:1275.0m3
NO. 9	14.668	1.2	0.60	8.8	9.7	10.65	156.2				
NO. 10	20.000	1.1	1.15	23.0	9.5	9.60	192.0				
NO. 11	20.000	1.5	1.30	26.0	10.4	9.95	199.0				
NO. 12	20.000	0.0	0.75	15.0	12.5	11.45	229.0				
NO. 13	20.000	0.0	0.00	0.0	8.0	10.25	205.0				
NO. 13 + 5.679	5.679	0.0	0.00	0.0	6.8	7.40	42.0				
NO. 13 + 7.000	1.321	0.0	0.00	0.0	10.3	8.55	11.3				
NO. 13 + 9.682	2.682	0.0	0.00	0.0	10.3	10.30	27.6				
合 計	269.682			730.8			3,079.5			0.0	

土 量 計 算 書

第2表

測 点	距 離 m	路体盛土 B1-1 ($W \geq 4m$)			路体盛土 B1-2 ($2.5m \leq W < 4m$)			路体盛土 B1-3 ($W < 2.5m$)			備 考
		断 面 m^2	平 均 m^2	数 量 m^3	断 面 m^2	平 均 m^2	数 量 m^3	断 面 m^2	平 均 m^2	数 量 m^3	
NO. 0	0.000	15.8	-	-		-	-		-	-	
NO. 0 + 1.868	1.868	20.4	18.10	33.8							No. 0~3
NO. 0 + 5.000	3.132	29.2	24.80	77.7							B1-1:3744.3m3
NO. 1	15.000	93.7	61.45	921.8							B1-2:0.0m3
NO. 2	20.000	55.0	74.35	1,487.0							B1-3:0.0m3
NO. 3	20.000	67.4	61.20	1,224.0	0.0	0.00	0.0				
NO. 4	20.000	44.1	55.75	1,115.0	0.0	0.00	0.0				No. 3~7
NO. 4 + 12.668	12.668	30.8	37.45	474.4	0.0	0.00	0.0				B1-1:2493.5m3
NO. 5	7.332	21.2	26.00	190.6	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	B1-2:0.0m3
NO. 6	20.000	20.1	20.65	413.0	0.0	0.00	0.0	0.1	0.05	1.0	B1-3:3.0m3
NO. 6 + 10.000	10.000	20.0	20.05	200.5				0.3	0.20	2.0	
NO. 7	10.000	0.0	10.00	100.0							
NO. 7 + 15.000	15.000	23.3	11.65	174.8							No. 7~13.9.682
NO. 8	5.000	33.0	28.15	140.8							B1-1:3868.5m3
NO. 8 + 5.332	5.332	37.6	35.30	188.2	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	B1-2:67.6m3
NO. 9	14.668	25.7	31.65	464.2	2.4	1.20	17.6	1.5	0.75	11.0	B1-3:30.5m3
NO. 10	20.000	25.8	25.75	515.0	1.3	1.85	37.0	0.2	0.85	17.0	
NO. 11	20.000	37.5	31.65	633.0	0.0	0.65	13.0	0.0	0.10	2.0	
NO. 12	20.000	46.8	42.15	843.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 13	20.000	23.0	34.90	698.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 13 + 5.679	5.679	19.3	21.15	120.1	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 13 + 7.000	1.321	24.6	21.95	29.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 13 + 9.682	2.682	21.9	23.25	62.4	0.0	0.00	0.0	0.4	0.20	0.5	
合 計	269.682			10,106.3			67.6			33.5	

§ 3. 舗 装 工

舗装工 数量集計表

[illegible]

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
砕石舗装工	<div data-bbox="339 376 1233 694"> <p>・ 下層路盤 再生砕石 (RC-40) t=10cm</p> <p>No. 0～3</p> $A = 88.2 \times \frac{(3.18 + 3.10)}{2} = \text{m2}$ <p>No. 3～7</p> $A = 46.4 \times \frac{(3.18 + 3.10)}{2} = \text{m2}$ <p>No. 7～13+9.682</p> $129.3 \times \frac{(3.18 + 3.10)}{2} = 406.0 \text{ m2}$ <p style="text-align: right;">合計 = 406.0 m2</p> </div> <div data-bbox="339 784 1233 1153"> <p>500 900 500 900 4000 3000 3180 500 3100 1000 1200</p> <p>1:1.8 1:1.8 1:1.8</p> <p>表土掘削 (剥取)</p> <p>再生クラッシャーラン (RC-40) t=10cm</p> <p>敷モルタル (1:3) t=2cm</p> <p>再生クラッシャーラン (RC-40) t=10cm</p> </div>	

§ 4. 排水構造物工

[illegible]

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
作業土工	<ul style="list-style-type: none"> 床掘 標準 V= (作業土工計算書参照) No. 0～3 V= 68.6 = m³ No. 3～7 V= 71.2 = m³ No. 7～13. 9. 682 V= 183. 1 = 183. 1 m³ = 183. 1 m³ 土砂等運搬 盛土流用 No. 0～3 V= 0.0 = — ÷ —0.9 = m³ No. 3～7 V= 0.0 = — ÷ —0.9 = m³ No. 7～13. 9. 682 V= 183. 1 — 85. 7 ÷ 0. 9 = 87. 9 m³ = 87. 9 m³ 埋戻し(流用土) W<1m V= (作業土工計算書参照) No. 0～3 V= 39.4 = m³ No. 3～7 V= 32.1 = m³ No. 7～13. 9. 682 V= 85. 7 = 85. 7 m³ = 85. 7 m³ 	
水路工	<ul style="list-style-type: none"> 鉄筋コンクリート排水溝 No. 0～3(1000×1000) L= 51.0 = m No. 3～7(1000×1000) L= 89.0 = m No. 7～13. 9. 682(1000×1000) L= 13. 0 = 13. 0 m No. 7～13. 9. 682(900×900) L= 100. 0 = 100. 0 m 	
落差工	第1号落差工 = 箇所 第2号落差工 = 1. 0 箇所 第3号落差工 = 1. 0 箇所	
管渠工	<ul style="list-style-type: none"> 高密度ポリエチレン管 有孔φ150 L= 24.0 = m 	

作業土工 計 算 書

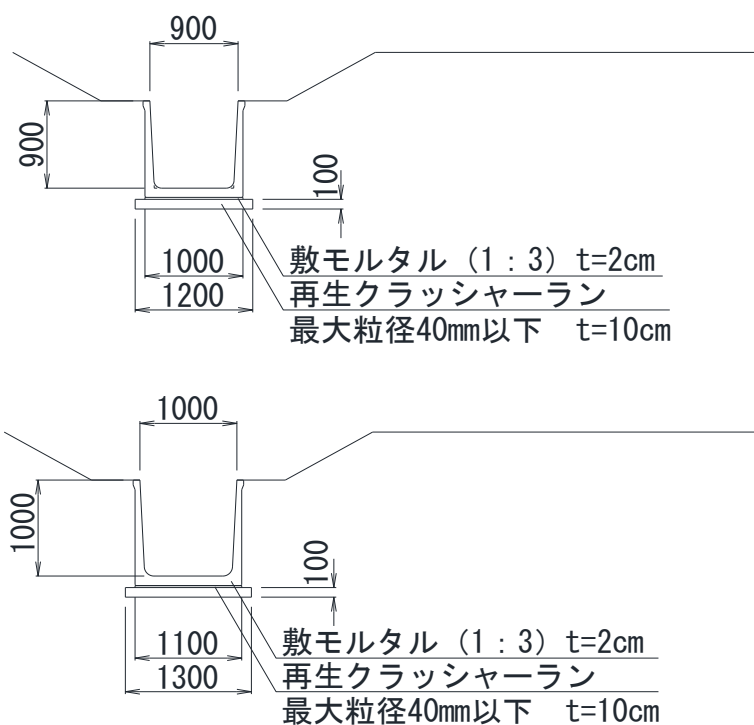
第1表

測 点	距 離 m	床 堀 C2-1 (標準)			床 堀 C2-2 (1m≦W<2m)			埋戻し R (W<1m)			備 考
		断 面 m ²	平 均 m ²	数 量 m ³	断 面 m ²	平 均 m ²	数 量 m ³	断 面 m ²	平 均 m ²	数 量 m ³	
NO. 0	0.000	2.1	-	-		-	-	2.0	-	-	
NO. 0 + 1.868	1.868	1.3	1.70	3.2				1.2	1.60	3.0	No. 0～3
NO. 0 + 5.000	3.132	1.5	1.40	4.4				1.0	1.10	3.4	C2-1:68.6m3
NO. 1	15.000	1.7	1.60	24.0				1.0	1.00	15.0	埋戻:39.4m3
NO. 2	20.000	1.0	1.35	27.0				0.4	0.70	14.0	
NO. 3	20.000	0.0	0.50	10.0				0.0	0.20	4.0	
NO. 4	20.000	0.0	0.00	0.0				0.0	0.00	0.0	No. 3～7
NO. 4 + 12.668	12.668	0.8	0.40	5.1				0.4	0.20	2.5	C2-1:71.2m3
NO. 5	7.332	0.6	0.70	5.1				0.3	0.35	2.6	埋戻:32.1m3
NO. 6	20.000	0.9	0.75	15.0				0.4	0.35	7.0	
NO. 6 + 10.000	10.000	1.6	1.25	12.5				0.7	0.55	5.5	
NO. 7	10.000	5.1	3.35	33.5				2.2	1.45	14.5	No. 7～13.9.682
NO. 7 + 15.000	15.000	7.7	6.40	96.0				3.8	3.00	45.0	C2-1:183.1m3
NO. 8	5.000	4.8	6.25	31.3				2.2	3.00	15.0	埋戻:85.7m3
NO. 8 + 5.332	5.332	0.0	2.40	12.8				0.0	1.10	5.9	
NO. 9	14.668	0.0	0.00	0.0				0.0	0.00	0.0	
NO. 10	20.000	1.6	0.80	16.0				0.8	0.40	8.0	
NO. 11	20.000	0.0	0.80	16.0				0.0	0.40	8.0	
NO. 12	20.000	0.3	0.15	3.0				0.1	0.05	1.0	
NO. 13	20.000	0.3	0.30	6.0				0.1	0.10	2.0	
NO. 13 + 5.679	5.679	0.2	0.25	1.4				0.1	0.10	0.6	
NO. 13 + 7.000	1.321	0.2	0.20	0.3				0.1	0.10	0.1	
NO. 13 + 9.682	2.682	0.0	0.10	0.3				0.0	0.05	0.1	
小 計	269.7			322.9			0.0			157.2	

鉄筋コンクリート排水溝

単位数量計算書

(10m当り)



項 目	規 格	計 算 式	数 量
鉄筋コンクリート排水溝	H900-B900	W=1080kg/個 メーカーカタログ参照 =	5 個
敷モルタル	(1 : 3)	$V = 1.00 \times 0.02 \times 10.0$ =	0.2 m ³
基礎材	再生碎石(最大 粒径40mm)	$A = 1.20 \times 10.0$ =	12 m ²
		$V = 1.20 \times 0.10 \times 10.0$ =	1.2 m ³
鉄筋コンクリート排水溝	H1000-B1000	W=1080kg/個 メーカーカタログ参照 =	5 個
敷モルタル	(1 : 3)	$V = 1.10 \times 0.02 \times 10.0$ =	0.2 m ³
基礎材	再生碎石(最大 粒径40mm)	$A = 1.30 \times 10.0$ =	13 m ²
		$V = 1.30 \times 0.10 \times 10.0$ =	1.3 m ³

Technical drawing of a rectangular building layout. The drawing shows a central rectangular area with a dashed line indicating a central axis. The overall dimensions are 9900 (width) and 8800 (length). The drawing is divided into four sections labeled A, B, C, and D. Section A is a small square at the top left, 300x300. Section B is a large rectangle in the center, 7200x1400. Section C is a small square at the bottom right, 300x300. Section D is a large rectangle at the bottom right, 1300x1800. The drawing includes various dimension lines and labels indicating the size and position of the sections.

Technical drawing of a water treatment facility layout, showing a plan view of a rectangular tank with various internal structures and dimensions.

The drawing includes a grid system with labels A, B, C, D and 1, 2, 3, 4.

Key features and dimensions:

- Overall dimensions: 9900 (width) x 10100 (length).
- Internal dimensions: 7200 (width), 1300 (width), 300 (width), 1000 (width), 1800 (length), 1050 (length), 2000 (length), 1250 (length), 300 (length), 1550 (length), 2550 (length), 1000 (length), 150 (length), 575 (length), 1000 (length), 1000 (length), 1000 (length), 1000 (length), 1000 (length), 1000 (length), 50 (length).
- Structural elements:
 - フィルター材 (Filter material) area: 7300 (width) x 1000 (length).
 - ウィーブホール (Weir hole) with diameter 75 (φ75).
 - 盛土線 (Fill line).
- Material specifications:
 - コンクリート $\sigma_{ck}=24 \text{ N/mm}^2$ (Concrete $\sigma_{ck}=24 \text{ N/mm}^2$)
 - コンクリート $\sigma_{ck}=18 \text{ N/mm}^2$ (Concrete $\sigma_{ck}=18 \text{ N/mm}^2$)
 - 基礎材 (Foundation material)
 - 再生クラッシャーラン (最大粒径40mm) (Recycled crusher run (maximum particle size 40mm))

第1号落差工

項 目	規 格	計 算 式	数 量
基礎材	再生碎石(最大 粒径40mm)	$A = 2.20 \times 8.80 + 1.80 \times 1.30$	$= 21.7 \text{ m}^2$
基礎コンクリート	18 N/mm2	$V = (2.20 \times 8.80 + 1.80 \times 1.30) \times 0.10$	$= 2.17 \text{ m}^3$
基礎型枠		$A = (2.20 + 1.80 + (8.80 + 1.30 + 0.2) \times 2) \times 0.1$	$= 2.5 \text{ m}^2$
躯体コンクリート	24 N/mm2		
	底版	$V = (2.00 \times 8.60 + 1.60 \times 1.30) \times 0.30$	$= 5.78$
	底版すり付	$V = (0.2 \times 0.8 \times 1.4) / 2$	$= 0.11$
	下流部面壁	$V = (2.00 \times 2.00 - 1.00 \times 1.80) \times 0.30$	$= 0.66$
	側壁1	$V = 0.80 \times (1.80 + 2.00) / 2 \times 0.30 \times 2$	$= 0.91$
	側壁2	$V = (7.20 \times 2.00) \times 0.30 \times 2$	$= 8.64$
	急流部面壁	$V = (0.30 + 0.20) \times 2.00 \times 0.30 \times 2$	$= 0.60$
	急流部側壁	$V = 1.00 \times (2.00 + 2.25) / 2 \times 0.30 \times 2$	$= 1.28$
	急流部斜路	$V = (1.30 \times 1.25) / 2 \times 1.00$	$= 0.81$
	上流部面壁	$V = (1.60 \times 2.25 - 1.00 \times 1.00) \times 0.30$	$= 0.78$
		合計	$= 19.57 \text{ m}^3$
躯体型枠			
	底版	$V = (2.00 + 1.60 + (8.60 + 1.30 + 0.2) \times 2) \times 0.3$	$= 7.14$
	底版すり付	$V = (2.00 + 0.30 \times 2) + 0.80 \times 0.10 \times 2$	$= 2.76$
	下流部面壁外	$V = (0.30 + 0.20) \times 1.80 \times 2 + 2.00 \times 0.40$	$= 2.60$
	下流部面壁内	$V = 0.20 \times 1.80 \times 2$	$= 0.72$
	側壁1	$V = 0.80 \times (1.80 + 2.00) / 2 \times 2 \times 2$	$= 6.08$
	側壁2	$V = (7.20 \times 2.00) \times 2 \times 2$	$= 57.60$
	急流部面壁	$V = (0.30 + 0.20 \times 2) \times 2.00 \times 2$	$= 2.80$
	急流部側壁	$V = (1.00 \times (2.00 + 2.25) / 2) \times 2 \times 2$	$= 8.50$
	急流部斜路控除	$V = (1.30 \times 1.25) / 2 \times -2$	$= \triangle 1.63$
	急流部斜路	$V = 1.803 \times 1.00$	$= 1.80$
	上流部面壁	$V = 1.60 \times 2.25 - 1.00 \times 1.00 + 0.30 \times 2.25 \times 2$	$= 3.95$
		合計	$= 92.32 \text{ m}^3$

第1号落差工

[illegible]

Technical drawing of a rectangular building footprint. The drawing includes dimensions for the overall footprint, internal clearances, and structural elements. The overall width is 9600 and the overall depth is 1900. The drawing is divided into sections by lines labeled A-A, B-B, C-C, and D-D. The drawing shows a central rectangular area with a dashed line indicating a structural break. The dimensions are as follows:

- Overall width: 9600
- Overall depth: 1900
- Internal width (clearance): 8300
- Internal depth (clearance): 1400
- Structural width (including walls): 8500
- Structural depth (including walls): 1600
- Section lines: A-A, B-B, C-C, D-D

Technical drawing of a rectangular structure, likely a water treatment component, showing dimensions and material specifications.

Dimensions:

- Overall width: 9600
- Overall height: 1730
- Top horizontal segments: 250, 880, 6920, 1300, 250
- Right vertical segments: 900, 2420, 1520, 150
- Internal horizontal segments (bottom): 600, 150, 1000, 1000, 1000, 1000, 1000, 1000, 1000, 1000, 150
- Internal vertical segments: 730, 1000, 1730, 1050, 1270, 1950, 250
- Bottom horizontal segments: 100, 600, 150, 1000, 1000, 1000, 1000, 1000, 1000, 1000, 150, 100

Labels and Notes:

- 盛土線 (Soil Line)
- ウィーブホール $\phi 75$ (Weir Hole $\phi 75$)
- フィルター材 (Filter Material) 7300
- コンクリート $\sigma_{ck}=24 \text{ N/mm}^2$ (Concrete $\sigma_{ck}=24 \text{ N/mm}^2$)
- コンクリート $\sigma_{ck}=18 \text{ N/mm}^2$ (Concrete $\sigma_{ck}=18 \text{ N/mm}^2$)
- 基礎材 (Foundation Material)
- 再生クラッシュラン (最大粒径40mm) (Recycled Crusher Run (Maximum particle size 40mm))

Coordinates/Levels:

- $\nabla 38.436$
- $\nabla 38.336$
- $\nabla 39.486$
- $\nabla 38.436$

第2号落差工

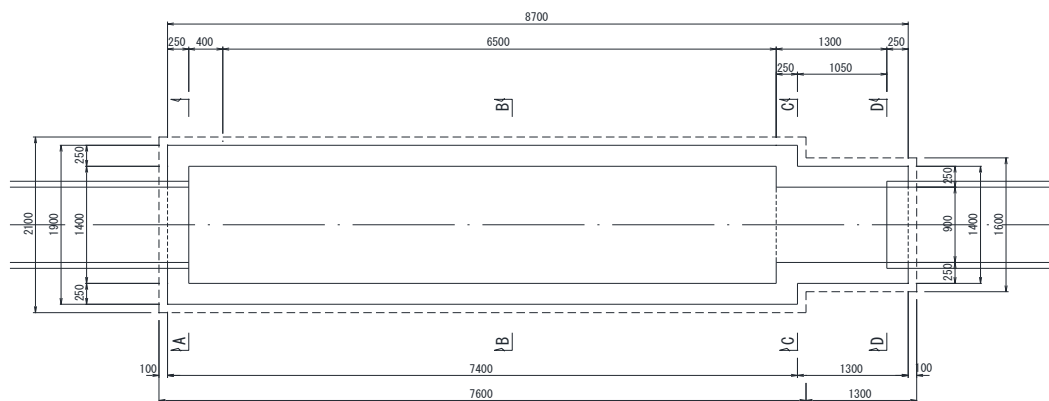
項 目	規 格	計 算 式	数 量
基礎材	再生碎石(最大 粒径40mm)	$A = 2.10 \times 8.50 + 1.60 \times 1.30$	$= 19.9 \text{ m}^2$
基礎コンクリート	18 N/mm2	$V = (2.10 \times 8.50 + 1.60 \times 1.30) \times 0.10$	$= 1.99 \text{ m}^3$
基礎型枠		$A = (2.10 + 1.60 + (8.50 + 1.30 + 0.25) \times 2) \times 0.$	$= 2.4 \text{ m}^2$
躯体コンクリート	24 N/mm2		
	底版	$V = (1.90 \times 8.30 + 1.40 \times 1.30) \times 0.25$	$= 4.40$
	底版すり付	$V = (0.22 \times 0.88 \times 1.4) / 2$	$= 0.14$
	下流部面壁	$V = (1.9 \times 1.95 - 1.0 \times 1.73) \times 0.25$	$= 0.49$
	側壁1	$V = 0.88 \times (1.73 + 1.95) / 2 \times 0.25 \times 2$	$= 0.81$
	側壁2	$V = (6.92 \times 1.95) \times 0.25 \times 2$	$= 6.75$
	急流部面壁	$V = (0.25 + 0.25) \times 1.95 \times 0.25 \times 2$	$= 0.49$
	急流部側壁	$V = (1.05 \times (1.95 + 2.17) / 2) \times 0.25 \times 2$	$= 1.08$
	急流部斜路	$V = (1.30 \times 1.27) / 2 \times 0.90$	$= 0.74$
	上流部面壁	$V = (1.40 \times 2.17 - 0.90 \times 0.90) \times 0.25$	$= 0.56$
		合計	$= 15.46 \text{ m}^3$
躯体型枠			
	底版	$V = (1.90 + 1.40 + (8.30 + 1.30 + 0.25) \times 2) \times 0.25$	$= 5.75$
	底版すり付	$V = 1.90 + 0.25 \times 2 + (0.88 + 0.22) / 2 \times 2$	$= 3.50$
	下流部面壁外	$V = 1.9 \times 1.95 - 1.0 \times 1.73$	$= 1.98$
	下流部面壁内	$V = 0.20 \times 1.73 \times 2$	$= 0.69$
	側壁1	$V = 0.88 \times (1.73 + 1.95) / 2 \times 2 \times 2$	$= 6.48$
	側壁2	$V = (6.92 \times 1.95) \times 2 \times 2$	$= 53.98$
	急流部面壁	$V = (0.25 + 0.25 \times 2) \times 1.95 \times 2$	$= 2.93$
	急流部側壁	$V = (1.05 \times (1.95 + 2.17) / 2) \times 2 \times 2$	$= 8.65$
	急流部斜路控除	$V = (1.30 \times 1.27) / 2 \times -2$	$= \triangle 1.65$
	急流部斜路	$V = 1.817 \times 0.90$	$= 1.64$
	上流部面壁	$V = 1.40 \times 2.17 - 0.90 \times 0.90 + 0.25 \times 2.17 \times 2$	$= 3.31$
		合計	$= 87.26 \text{ m}^3$

第2号落差工

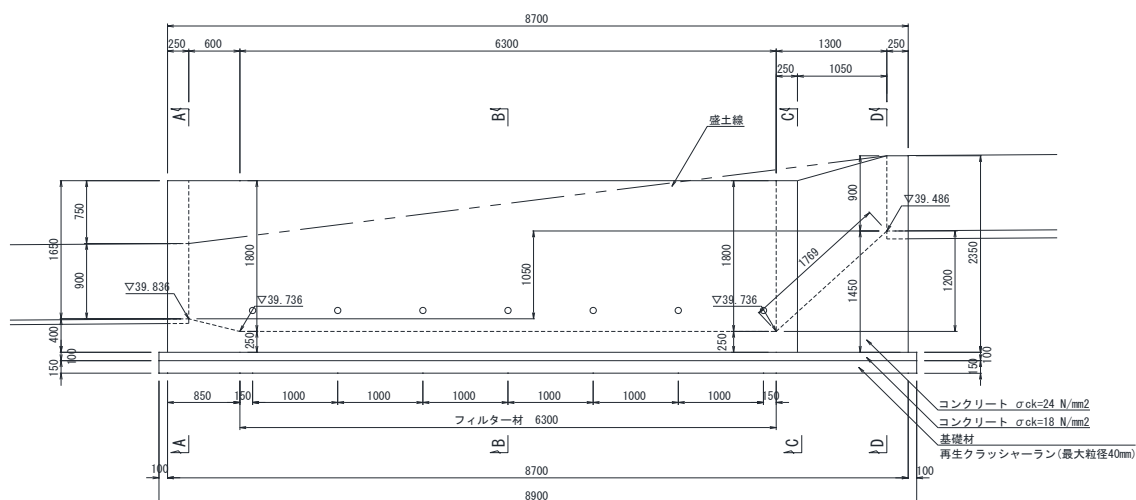
[illegible]

第3号落差工 単位数量計算書 (1箇所当り)

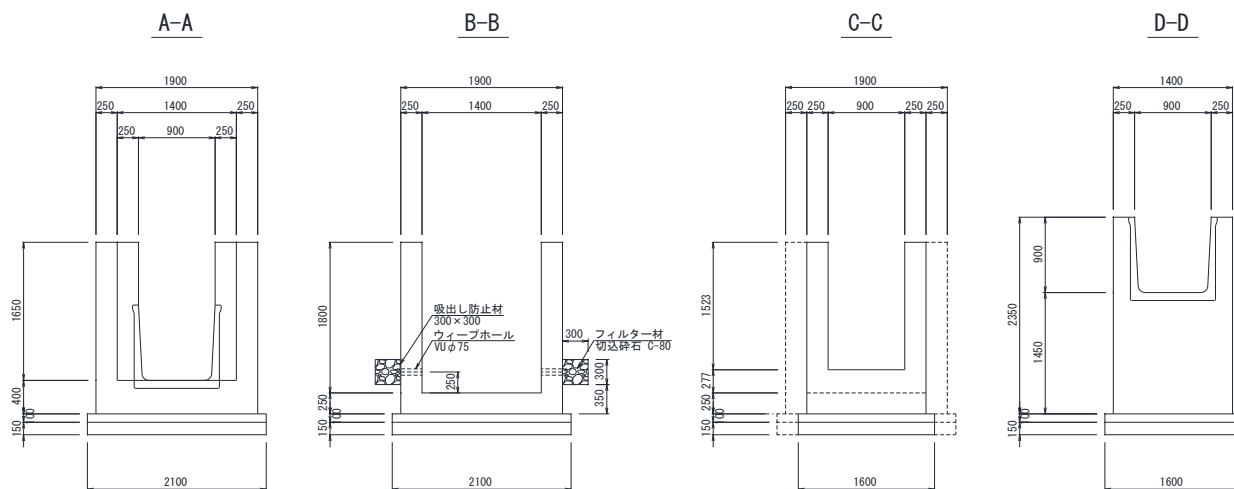
平面図



側面図



断面図

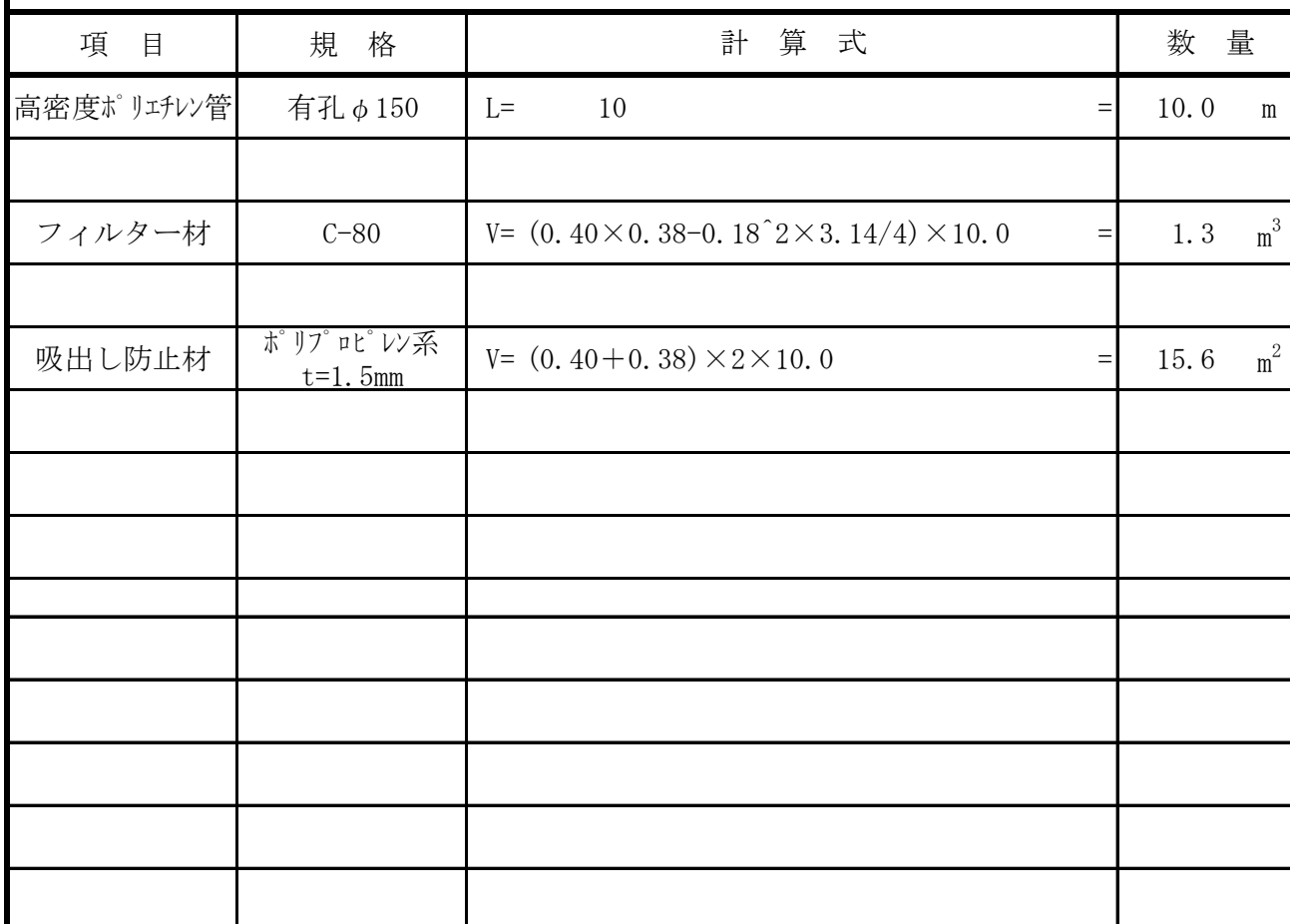


第3号落差工

項 目	規 格	計 算 式	数 量
基礎材	再生碎石(最大 粒径40mm)	$A = 2.10 \times 7.60 + 1.60 \times 1.30$	$= 18.0 \text{ m}^2$
基礎コンクリート	18 N/mm2	$V = (2.10 \times 7.60 + 1.60 \times 1.30) \times 0.10$	$= 1.80 \text{ m}^3$
基礎型枠		$A = (2.10 + 1.60 + (7.60 + 1.30 + 0.25) \times 2) \times 0.10$	$= 2.2 \text{ m}^2$
躯体コンクリート	24 N/mm2		
	底版	$V = (1.90 \times 7.40 + 1.40 \times 1.30) \times 0.25$	$= 3.97$
	底版すり付	$V = (0.15 \times 0.6 \times 1.4) / 2$	$= 0.06$
	下流部面壁	$V = (1.9 \times 1.8 - 0.9 \times 1.65) \times 0.25$	$= 0.48$
	側壁1	$V = 0.60 \times (1.65 + 1.80) / 2 \times 0.25 \times 2$	$= 0.52$
	側壁2	$V = (6.30 \times 1.80) \times 0.25 \times 2$	$= 5.67$
	急流部面壁	$V = (0.25 + 0.25) \times 1.80 \times 0.25 \times 2$	$= 0.45$
	急流部側壁	$V = (1.05 \times (1.80 + 2.10) / 2) \times 0.25 \times 2$	$= 1.02$
	急流部斜路	$V = (1.30 \times 1.20) / 2 \times 0.90$	$= 0.70$
	上流部面壁	$V = (1.40 \times 2.10 - 0.90 \times 0.90) \times 0.25$	$= 0.53$
		合計	$= 13.40 \text{ m}^3$
躯体型枠			
	底版	$V = (1.90 + 1.40 + (7.40 + 1.30 + 0.25) \times 2) \times 0.25$	$= 5.30$
	底版すり付	$V = 1.80 \times 0.25 \times 2 + (0.15 + 0.60) / 2 \times 2$	$= 1.65$
	下流部面壁外	$V = 1.9 \times 1.8 - 0.9 \times 1.65$	$= 1.94$
	下流部面壁内	$V = 0.25 \times 1.65 \times 2$	$= 0.83$
	側壁1	$V = 0.60 \times (1.65 + 1.80) / 2 \times 2 \times 2$	$= 4.14$
	側壁2	$V = (6.30 \times 1.80) \times 2 \times 2$	$= 45.36$
	急流部面壁	$V = (0.25 + 0.25 \times 2) \times 1.80 \times 2$	$= 2.70$
	急流部側壁	$V = (1.05 \times (1.80 + 2.10) / 2) \times 2 \times 2$	$= 8.19$
	急流部斜路控除	$V = (1.30 \times 1.20) / 2 \times -2$	$= \triangle 1.56$
	急流部斜路	$V = 1.769 \times 0.90$	$= 1.59$
	上流部面壁	$V = 1.40 \times 2.10 - 0.90 \times 0.90 + 0.25 \times 2.10 \times 2$	$= 3.18$
		合計	$= 73.32 \text{ m}^3$

第3号落差工

[illegible]

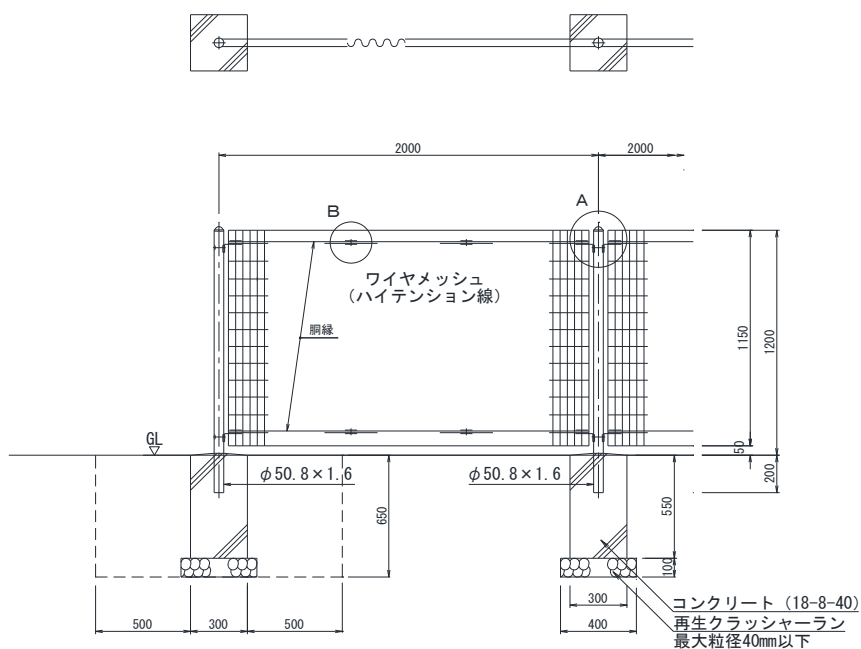


§ 5. 防護柵工

防護柵工 数量集計表

[illegible]

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
防止柵工	・ 立入防止柵 メッシュフェンスH1200(耐雪型)	
	No. 0～3 L= 53.3 + 115.4 = m	
	No. 3～7 L= 142.2 + 80.0 = m	
	No. 7～13+9.682 L= 140.4 + 154.1 = 294.5 m	
	= 294.5 m	
	・ 門扉(両開) H1200×W4000(耐雪型)	
	No. 0～3 N= 1.0 = 基	
	No. 3～7 N= 2.0 = 基	
	No. 7～13+9.682 N= 1.0 = 1.0 基	
	= 1.0 基	
作業土工	・ 床掘 小規模	
	立入防止柵 単位数量 基準数量	
	No. 0～3 V= 0.0 × 56.0 ÷ 100.0 = m3	
	No. 7～13+9.682 V= 0.0 × 56.0 ÷ 100.0 = m3	
	No. 7～13+9.682 V= 294.5 × 56.0 ÷ 100.0 = 164.9 m3	
	門扉(両開)	
	No. 0～3 V= 0.0 × 3.2 ÷ 1.0 = m3	
	No. 3～7 V= 0.0 × 3.2 ÷ 1.0 = m3	
	No. 7～13+9.682 V= 1.0 × 3.2 ÷ 1.0 = 3.2 m3	
	= 168.1 m3	
	・ 土砂等運搬 盛土流用	
	No. 0～3 L= 0.0 = 0.0 ÷ 0.9 = m3	
	No. 3～7 L= 0.0 = 0.0 ÷ 0.9 = m3	
	No. 7～13+9.682 L= 168.1 - 158.0 ÷ 0.9 = -7.5 m3	
	= -7.5 m3	
	・ 埋戻し(流用土) W<1m	
	立入防止柵 単位数量 基準数量	
	No. 0～3 V= 0.0 × 52.7 ÷ 100.0 = m3	
	No. 3～7 V= 0.0 × 52.7 ÷ 100.0 = m3	
	No. 7～13+9.682 V= 294.5 × 52.7 ÷ 100.0 = 155.2 m3	
	門扉(両開)	
	No. 0～3 V= 1.0 × 2.8 ÷ 1.0 = m3	
	No. 3～7 V= 2.0 × 2.8 ÷ 1.0 = m3	
	No. 7～13+9.682 V= 1.0 × 2.8 ÷ 1.0 = 2.8 m3	
	= 158.0 m3	

[illegible]



§ 6. 仮設工

仮設工 数量集計表

[illegible]

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
工事用道路工	敷鉄板 $1524 \times 6096 \times 22$	
	No. 0～3 $L=88.20/6.1 \div 15$ 枚	
	$A= 1.524 \times 6.096 \times 15.0 \times 2$	= m2
	No. 3～7 $L=46.39/6.1 \div 8$ 枚	
	$A= 1.524 \times 6.096 \times 8.0 \times 2$	= m2
	No. 7～13+9.682 $L=129.3/6.1 \div 22$ 枚	
	$A= 1.524 \times 6.096 \times 22.0 \times 2$	= 408.8 m2
	合計 =	408.8 m2
	敷鉄板運搬(往復) $1524 \times 6096 \times 22$ (W=1.604 t)	
	No. 0～3 $L=88.20/6.1 \div 15$ 枚	
	$W= 15.0 \times 1.604 \times 2$	= t
	No. 3～7 $L=46.39/6.1 \div 8$ 枚	
	$W= 8.0 \times 1.604 \times 2$	= t
	No. 7～13+9.682 $L=129.3/6.1 \div 22$ 枚	
	$W= 22.0 \times 1.604 \times 2$	= 70.6 t
	合計 =	70.6 t
仮水路工	高密度ポリエチレン管 $\phi 300$	
	$L= 44.0$	= 44.0 m

§ 7. 構造物撤去工

構造物撤去工 数量集計表

[illegible]

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
構造物取壊し工		
・ コンクリート構造物取壊し	鉄筋構造物	
	数量 質量 (kg) m(個) (kg)	
L型擁壁H2000	V= 8.0 × 1835 ÷ 2.00 ÷ 2500 =	2.9
ヒューム管 φ 600	V= 29.5 × 660 ÷ 2.43 ÷ 2500 =	3.2
BF300	V= 0.0 × 136 ÷ 2.00 ÷ 2500 =	
U450	V= 0.0 × 454 ÷ 2.00 ÷ 2500 =	0.4
排水溝1000×1000	V= 0.0 × 1250 ÷ 2.00 ÷ 2500 =	
蓋版1000用	V= 3.9 × 幅 (m) 厚 (m) =	0.8
	合計 =	7.3 m ³
フレキャスト擁壁撤去工		
・ フレキャスト擁壁撤去		
H2000	L= 10.0 + 8.0 =	8.0 m
排水構造物撤去工		
・ ヒューム管撤去		
φ 600	L= 29.5 =	29.5 m
・ 側溝撤去		
BF300	L= 17.7 =	m
U450	L= 4.0 =	m
排水溝1000×1000	L= 3.9 =	m
蓋版1000用	N= 3.9 ÷ 0.5 =	枚
運搬処理工		
・ コンクリート殻運搬		
コンクリート殻処分	m ³ (t/m ³)	
	W= 7.3 × 2.50 =	18.3 t

§ 8. 除根工

伐木除根工 数量集計表

[illegible]

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
伐木除根工	<p>伐木、除根、集積、運搬</p> <p>No. 0～3 A= 2,946 = m2</p> <p>No. 3～7 A= 2,627 = m2</p> <p>No. 7～13+9.682 A= 3,433 = 3,433.0 m2</p> <p>合計 = 3,433.0 m2</p> <p>伐根材処分 数量は概算(上北森林組合より)</p> <p> $\left(\begin{array}{ll} \cdot \text{立木数量} & 10,954\text{m}^2 \times 25\text{m}^3 = 270\text{m}^3 \\ \cdot \text{買取数量} & 270\text{m}^3 \times 60\% \times 0.9 \div 150\text{m}^3 \\ \cdot \text{枝葉数量} & \text{幹材と同数量並 } 150\text{t} \\ \cdot \text{伐根材数量} & 10,954\text{m}^2 \times 0.05 \times 0.6 \times 0.8 \times 3.5 \div 900\text{t} \end{array} \right)$ </p> <p> 除根材処分(1工区) $\frac{(150\text{t}+900\text{t})}{9006} \times 5573$ = t 除根材処分(2工区) $\frac{(150\text{t}+900\text{t})}{9006} \times 3433$ = 400.2 t </p> <p> 買取数量(1工区) $\frac{150\text{m}^3}{9006} \times 5573$ = m³ 買取数量(2工区) $\frac{150\text{m}^3}{9006} \times 3433$ = 57.2 m³ </p>	