

数量総括表

工種	種別	細別	規格	単位	数量		摘要	
1、土工	作業土工	耕作表土掘削		m2	3,626.0	3,630		
		耕作表土積込		m3	725.2	730		
		耕作表土運搬		m3	361.6	360		
		耕作表土埋戻	流用土	m2	4,216.6	4,220		
		耕作復旧(耕起)		m2	4,216.6	4,220		
2、調整樹工		調整樹設置工	3000×2000×900(底版)	箇所	1	1		
3、管水路工		床掘		m3	16.5	20		
		砂基礎	細粒改良土	m3	2.9	3		
		埋戻し	流用土	m3	13.6	10		
		管水路工	VPφ250	m	0.5	1		
			VPφ200	m	0.5	1		
			VPφ150	m	0.5	1		
			VPφ100	m	19.2	19		
			VPφ75	m	8.2	8		
			継手材料費		式	1	1	
	4、洗場工		床掘		m3	4.6	5	
		砂基礎	細粒改良土	m3	0.4	0.4		
		埋戻し	流用土	m3	2.2	2		
		盛土	流用土	m3	0.3	0.3		
		管水路工	VUφ350	m	1.0	1		
			VUφ75	m	0.5	1		
			VUφ50	m	2.8	3		
			継手材料費		式	1	1	
			洗場設置工		箇所	1	1	
			アスファルト舗装工	再生密粒度As t=5cm	m2	3.0	3	
		路盤工	RC-40 t=20cm	m2	1.4	1		
		As舗装版切断	As t≤15cm	m	5.4	5		
		舗装版撤去	As t≤10cm	m2	3.0	3		
		廃材処理費		式	1	1		

土工							一式				
材 料	算 出 式						数 量				
耕作表土掘削 t=200	546.32	+	565.24	+	50.49	+	50.49	+	177.48		
	+	154.53	+	594.66	+	620.10	+	145.61	+	125.62	
	+	131.58	+	186.66	+	118.80	+	158.40		= 3625.98	3626.0 m ²
耕作表土積込	(546.32	+	565.24	+	50.49	+	50.49	+	177.48	
	+	154.53	+	594.66	+	620.10	+	145.61	+	125.62	
	+	131.58	+	186.66	+	118.80	+	158.40) × 0.2	= 725.20	725.2 m ³
耕作表土運搬	(546.32	+	565.24	+	50.49	+	50.49	+	131.58	
	+	186.66	+	118.80	+	158.40) × 0.2			= 361.60	361.6 m ³
耕作表土埋戻 t=110	1084.20	+	1071.69	+	1019.92	+	1040.82			= 4216.63	4216.6 m ²
耕作復旧(耕起)	1084.20	+	1071.69	+	1019.92	+	1040.82			= 4216.63	4216.6 m ²

調整柵工		一式
材 料	算 出 式	数 量
角形人孔	3000×2000×900(底版) 側壁開口 B1520×H500×2 側壁開口 B1700×H150 足掛金物 W300 n=2	1 個
基礎材 RC-40 t=200	2.78 × 3.78 = 10.508	10.51 m ²
コンクリート 18-8-25	2.68 × 3.68 × 0.25 = 2.466	2.47 m ³
鉄筋 D13	2.58 × 0.995 × 26 = 66.74	0.07 t
D16	3.58 × 1.560 × 24 = 134.04	0.13 t
型枠	(2.68 × 2 + 3.68 × 2) × 0.25 = 3.18	3.2 m ²
敷モルタル 1:3	2.48 × 3.48 × 0.02 = 0.173	0.17 m ³

管水路工		一式
材 料	算 出 式	数 量
床堀	$0.6 \times (0.5 + 0.5 + 0.5 + 19.2) + 0.5 \times 8.2 = 16.52$	16.5 m ³
砂基礎 細粒改良土	$0.1 \times (0.5 + 0.5 + 0.5 + 19.2) + 8.2 = 2.89$	2.9 m ³
埋戻し 流用土	$0.5 \times (0.5 + 0.5 + 0.5 + 19.2) + 0.4 \times 8.2 = 13.63$	13.6 m ³
管水路工	VP φ 250 = 0.5	0.5 m
	VP φ 200 = 0.5	0.5 m
	VP φ 150 = 0.5	0.5 m
	VP φ 100 = 19.2	19.2 m
	VP φ 75 = 8.2	8.2 m
	ドレッサージョイント φ 250 = 1	1 個
	異径ソケット φ 250 × φ 200 = 1	1 個
	異径ソケット φ 200 × φ 150 = 1	1 個
	異径ソケット φ 150 × φ 100 = 1	1 個
	異径ソケット φ 100 × φ 75 = 1	1 個
	ロングバンド φ 100 = 1	1 個
	ロングバンド φ 75 = 1	1 個
	ソケット φ 100 = 3	3 個
	ソケット φ 75 = 2	2 個
	埋設表示シート = 28.9	28.9 m

洗場工		一式
材 料	算 出 式	数 量
床堀	$0.7 \times (1.0 + 0.5 + 2.8) + 1.6 = 4.61$	4.6 m ³
砂基礎 細粒改良土	$0.1 \times (1.0 + 0.5 + 2.8) = 0.43$	0.4 m ³
埋戻し 流用土	$0.5 \times (1.0 + 0.5 + 2.8) = 2.15$	2.2 m ³
盛土 流用土	$= 0.30$	0.3 m ³
管水路工	VU φ 350 VU φ 75 VU φ 50 ドレッサージョイント φ 350 異径チーズ φ 350 × φ 75 異径ソケット φ 75 × φ 50 バルブソケット 埋設表示シート	$= 1.0$ $= 0.5$ $= 2.8$ $= 2$ $= 1$ $= 1$ $= 1$ $= 4.3$ 1.0 m 0.5 m 2.8 m 2 個 1 個 1 個 1 個 4.3 m
コンクリート 21-8-25	$1.50 \times 2.00 \times 0.15 + 1.50 \times 0.15$ $\times 0.20 \times 2 + 1.70 \times 0.15 \times 0.20$ $\times 2 = 0.642$	0.64 m ³
型枠	$(1.50 \times 2 + 2.00 \times 2) \times 0.35$ $+ (1.20 \times 2 + 1.70 \times 2) \times 0.20 = 3.61$	3.6 m ²
均しコンクリート 18-8-25	$1.60 \times 2.10 \times 0.05 = 0.168$	0.17 m ³
型枠	$(1.60 \times 2 + 2.10 \times 2) \times 0.05 = 0.37$	0.4 m ²

基礎材 RC-40 t=200	1.70 × 2.20	= 3.740	3.74	m ²
鉄筋 D13	1.38 × 0.995 × 4	= 5.49	0.01	t
	1.86 × 0.995 × 11	= 20.36	0.02	t
	1.88 × 0.995 × 4	= 7.48	0.01	t
	2.36 × 0.995 × 8	= 18.79	0.02	t
分水栓	φ 100	= 1	1	個
塩ビ管	VU φ 100	= 0.8	0.8	m
45° ベンド	φ 100	= 2	2	個
アスファルト舗装工 再生密粒度As t=5cm		= 3.0	3.0	m ²
路盤工 RC-40 t=20cm		= 1.4	1.4	m ²
舗装版切断 As t≤15cm		= 5.4	5.4	m
濁水処理	5.4 × 0.0017	= 0.01	0.01	m ³
舗装版撤去 As t≤5cm		= 3.0	3.0	m ²
殻運搬処理工	3.0 × 0.05	= 0.15	0.2	m ³