

横瀬町姿見山配水池築造工事
PC配水池築造 数量計算書

有効容量 $V_e = 2,000 \text{ m}^3$

内 径 $D = 20.60 \text{ m}$

有効水深 $H_e = 6.05 \text{ m}$

数量計算総括表

	工 種	規 格 ・ 摘 要	数量	設計数量	単位	數位
土 工 事	1.機械掘削工	オープンカット 土砂 5000m3未満	407.457	410	m3	10
	2.機械埋戻し工	埋戻幅1m以上4m未満	325.030	330	m3	10
	3.埋戻土仮置工		325.030	330	m3	10
	4.基面整正工		400.107	400	m2	1
	5.土砂等運搬	標準 BH山積0.8m3 DID無 L=5.5km以下	82.427	80	m3	10
	6.廃材持込料	発生土	148.369	148	ton	1
杭 工 事	1.杭工事	PHC杭 プレボーリング工法				
	一般部	PHC杭 B種 JIS強化杭 φ800 L=10.0m				
	(杭長)	ΣL=10.00m				
		材料費+労務費	51.000	51	本	1
	ピット部	PHC杭 B種 JIS強化杭 φ800 L=9.0m				
	(杭長)	ΣL=9.00m				
		材料費+労務費	1.000	1	本	1
		回転用金具 φ800用	52.000	52	個	1
	2.鉄筋工(杭頭補強筋)	施工規模10t以上 場所打杭用かご筋 SD345-D13	2.119	2.12	ton	0.01
		施工規模10t以上 場所打杭用かご筋 SD490-D29	9.662	9.66	ton	0.01
	3.吊り型枠工	φ800用	52.000	52	ヶ所	1
		ミルトレール φ800用	52.000	52	個	1
	4.コンクリート工 (中詰めコンクリート)	コンクリートポンプ車打設 無筋・鉄筋構造物 30-12-25N	28.852	29	m3	1
	5.残土処理工	産業廃棄物処理	396.594	400	m3	10
	積込(ルーズ)	土砂 土量50,000m3未満	430	430	m3	10
	収集・運搬(建設汚泥)	10t平ダンプ 片道概ね75km			台	1
	残土処理費	産廃処分費	430	430	m3	10
	6.泥水処理工	場内固化材処理	396.594	400	m3	10
	7.安定処理(地盤改良工)	バックホウ 混合深さ=1m以下 機械下部 改良厚 0.900mセメント系固化材	1050.000	1,050	m2	10

数量計算総括表

	工 種	規 格 ・ 摘 要	数 量	設計数量	単 位	数 位
仮設工事	1. 枠組足場工	手摺先行型枠組足場 水平養生ネット、安全ネットあり	1065.228	1,070	掛m2	10
	2. 内部支保工	くさび結合型支保工 f≤40kN/m2 t≤120cm	199.571	200	空m3	10
	3. 登り棧橋工	設置・撤去・損料 外階段 ΣH=8.900m/基	2.000	2	箇所	1
		設置・撤去・損料 内階段 ΣH=6.940m/基	2.000	2	箇所	1
	4. 敷鉄板賃料	6096mm×1524mm×22mm	66.000	66	枚	1
	5. 敷鉄板設置撤去	6096mm×1524mm×66枚	613.160	613	m2	1
底版工事 (基礎工事含む)	1. 基礎砕石工	RC40,t=20cm	372.022	370.000	m2	10
	2. 均しコンクリート型枠工	一般型枠 均しコンクリート	15.258	15	m2	1
	3. コンクリート工 (均しコンクリート工)	コンクリートポンプ車打設 無筋・鉄筋構造物 18-12-25N	69.427	69	m3	1
	4. 鉄筋工	施工規模10t以上 一般構造物 SD345-D13	0.038	0.04	ton	0.01
		施工規模10t以上 一般構造物 SD345-D16~D25	35.101	35.1	ton	0.01
	5. 鉄筋定着加工費	プレート定着型せん断補強筋(Head-ber) SD345				
		D16 L=810 片側フック	2255.000	2,255	箇所	1
		D19 L=700 片側フック	857.000	857	箇所	1
		D19 L=1190 片側フック	24.000	24	箇所	1
	6. 型枠工	一般型枠 鉄筋・無筋構造物	136.233	140	m2	10
	7. コンクリート工	コンクリートポンプ車打設 無筋・鉄筋構造物 30-12-25N	402.751	403	m3	1
	8. コンクリート工	人力打設 無筋・鉄筋構造物 24-12-25N	0.940	0.9	m3	0.1
	9. レイタンス処理工		48.268	48	m2	1
10. 金ゴテ仕上げ	3回仕上げ	351.550	352	m2	1	
11. 鉄筋金網工	D10-100×100	2.850	2.9	m2	0.1	
12. コンクリート工 (勾配コンクリート工)	人力打設 無筋・鉄筋構造物 18-12-25N	0.627	0.6	m3	0.1	
13. 表面仕上げ工	ピット内	6.800	7	m2	1	

数量計算総括表

	工 種	規 格 ・ 摘 要	数量	設計数量	単位	数値
側 壁 工 事	1.鉄筋工	施工規模10t以上 一般構造物 SD345-D13	12.879	12.88	ton	0.01
		施工規模10t以上 一般構造物 SD345-D16~D25	6.988	6.99	ton	0.01
	2.型枠工	鋼製型枠工側壁高さ10m未満	942.782	940	m2	10
	3.コンクリート工	コンクリートポンプ車打設 無筋・鉄筋構造物 36-12-25N(膨張材配合)	55.520	56	m3	1
	4.コンクリート工	コンクリートポンプ車打設 無筋・鉄筋構造物 36-12-25N	130.144	130	m3	1
	5.木コン跡処理工	片面処理 (面積1m2当り3ヶ所計上)	1331.638	1,332	箇所	1
	6.レイトンス処理工		97.741	98	m2	1
	7.打継目防水工	ガラスクロスW200	321.699	322	m	1
	8.表面仕上げ工		942.782	943	m2	1

数量計算総括表

	工 種	規 格 ・ 摘 要	数 量	設 計 数 量	単 位	数 位
P C 工 事	1.側壁PC縦締め工					
	1)PCケーブル工	φ23 B種 1号 5~8m未満	2.283	2.28	ton	0.01
	2)PCケーブル緊張工	φ23 B種 1号	90.000	90	箇所	1
	3)PCケーブル固定工	φ23 B種 1号	90.000	90	箇所	1
	4)機械器具損料	φ23 B種 1号	1.000	1	式	1
	5)技術管理費					
	緊張管理費	φ23 B種 1号 (片引き緊張)	90.000	90	本	1
	緊張力計算費				回	1
	2.PC横締め工					
	1)PCケーブル工	1S19.3	3.445	3.45	ton	0.01
	2)PCケーブル緊張工	1S19.3	150.000	150	箇所	1
	3)機械器具損料	1S19.3	1.000	1	式	1
	4)技術管理費					
	緊張管理費	1S19.3 両引き緊張	75.000	75	本	1
	摩擦係数測定試験費	1S19.3			回	1
	緊張力計算費	1S19.3			回	1

数量計算総括表

	工 種	規 格 ・ 摘 要	数 量	設 計 数 量	単 位	数 位	
屋根・歩廊工事	1.鉄筋工	施工規模10t以上 一般構造物 SD345-D13	8.381	8.38	ton	0.01	
		施工規模10t以上 一般構造物 SD345-D16~D25	0.091	0.09	ton	0.01	
	2.型枠工	一般型枠 鉄筋・無筋構造物	117.109	120	m2	10	
	3.ボイド管設置工	φ100 L=0.609m	1.000	1	ヶ所	1	
		φ65 L=0.609m	3.000	3	ヶ所	1	
	4.コンクリート工	コンクリートポンプ車打設 無筋・鉄筋構造物 24-12-25N	103.011	103	m3	1	
	5.金ゴテ仕上工	3回仕上げ	400.889	401	m2	1	
	6.表面仕上げ工		117.109	117	m2	1	
	7.エアードーム工		1.000	1	式	1	
		膜材製作工	1.000	1	式	1	
		膜材支承工	1.000	1	式	1	
		膜材取付工	1.000	1	式	1	
		モルタル工	1.000	1	式	1	
		エアークontrolシステム工	1.000	1	式	1	
	塗装工事	1.屋根防水工	ウレタン系塗膜防水材塗装 (厚3mmクロス入り密着工法)	475.004	475	m2	1
		2.内面塗装工	ポリウレタ樹脂塗装	787.716	788	m2	1
3.外壁塗装工		吹付塗装 (複層塗材 吹付RE)	515.043	515	m2	1	

数量計算総括表

	工 種	規 格 ・ 摘 要	数 量	設 計 数 量	単 位	数 位
附 帯 設 備 工 事	1.外部螺旋階段設置工	SUS304製 支柱高=8.800m	1.000	1	ヶ所	1
	2.内部梯子設置工	FRP製、踊場1ヶ所・背かご付梯子 ΣH=4.200+5.450=9650mm	1.000	1	ヶ所	1
	3.人孔蓋設置工	FRP製、内700×700	1.000	1	ヶ所	1
	4.点検孔蓋設置工	FRP製、内1500×1500	1.000	1	ヶ所	1
	5.通気孔ガラリ設置工	FRP製、内400×400	4.000	4	ヶ所	1
	6.手摺設置工	SUS304製、H=1.100m×ΣL=66.130m	1.000	1	式	1
	7.雨樋設置工	SUS304-φ100、ΣL=8.130m/ヶ所 振止金具(SUS304製)、ルーフトレイン含む	6.000	6	ヶ所	1
	8.防波管設置工	VP管(有孔管)φ100、ΣL=6.650m/ヶ所 振止金具(SUS329J4L,SUS304製)	1.000	1	ヶ所	1
		VP管(有孔管)φ65、ΣL=6.650m/ヶ所 振止金具(SUS329J4L,SUS304製)	3.000	3	ヶ所	1
	9.足掛金物設置工	W300(樹脂被覆) 材料込	3.000	3	本	1
	10.避雷設備設置工	SUS304製 支持管 H=4.000m	1.000	1	式	1
	池 内 配 管 工 事	1.流入管φ250		1.000	1	式
2.流出管φ350			1.000	1	式	1
3.排泥管φ150			1.000	1	式	1
4.越流管φ150			1.000	1	式	1
水 張 試 験 費	1.水張り試験費		1.000	1	式	1
	2.清掃費		1.000	1	式	1
運 搬 費	1.重建設機械分解組立+輸送(往復)	クローラクレーン系 35超え80t吊以下			回	1
	2.重建設機械分解組立+輸送(往復)	クローラ式杭打機 60超え100t以下			回	1
	3.仮設材等の運搬(1車1回)往復	製品長12m以内 片道運搬距離10km 割増なし			t	1
	4.仮設材等の積み込み・取卸し費	基地積込→現場→基地取卸			t	1

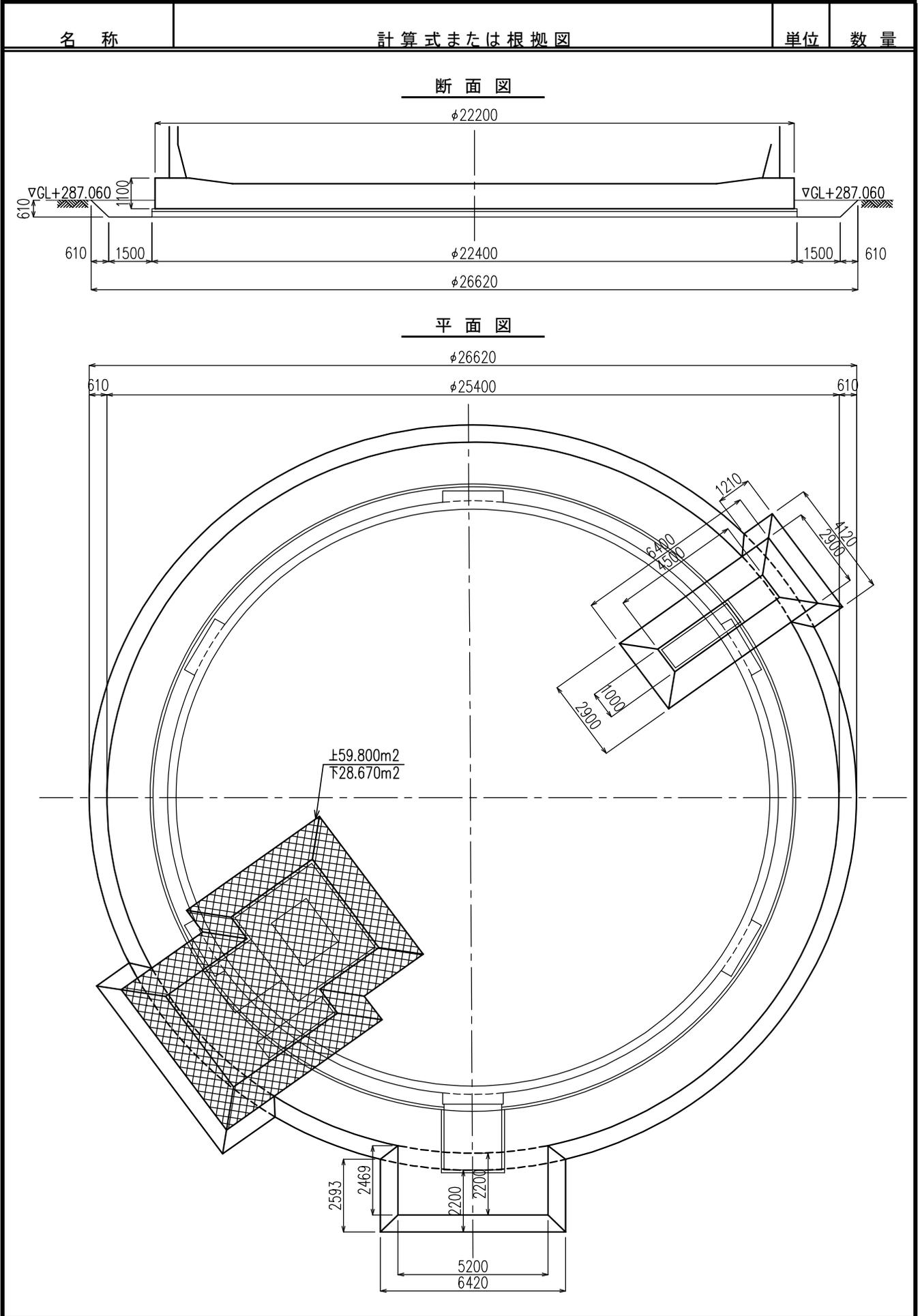
◆ 土工事

名 称	計 算 式 又 は 根 拠 図			単 位	数 量
1.機械掘削工		掘削基準高 +287.060			
	ピット 砕石均しコン	挿絵(底版工事)より 19.820×0.300	=	5.946	
	ピット	挿絵より $(59.800+28.670) \times 1.100/2$	=	48.659	
	流入管管防護 砕石均しコン	$3.000 \times 1.000 \times 0.300$	=	0.900	
	流入管管防護	$(4.500 \times 1.000+6.400 \times 2.900) \times 0.950/2$	=	10.954	
	配水池本体	$\pi/4 \times (25.400^2+26.620^2) \times 0.610/2$	=	324.294	
	ピット部 張出部	挿絵より $(10.811+8.760) \times 0.610/2$	=	5.969	
	流入管管防護 張出部	挿絵より $(4.546+3.125) \times 0.610/2$	=	2.340	
	螺旋階段 基礎コン	$\{(2.200+2.469)/2 \times 5.200+(2.200+2.593)/2 \times 6.420\}/2 \times 0.610$	=	8.395	
		Σ	=	407.457	m3 407.457
2.機械埋戻し工		配水池周囲盛土高 +287.950			
	掘削土埋戻	機械掘削工より	=	407.457	
	控除				
	ピット 砕石・均しコン	挿絵(底版工事)より -19.820×0.300	=	-5.946	
	ピット 側面均しコン含む	挿絵より $-(22.270+43.060) \times 1.100/2$	=	-35.932	
	流入管管防護 砕石・均しコン	$-1.000 \times 3.000 \times 0.300$	=	-0.900	
	流入管管防護 側面均しコン含む	$-(1.000 \times 2.900+2.900 \times 3.850)/2 \times 0.950$	=	-6.681	
	本体 砕石・均しコン	$-\pi/4 \times 22.400^2 \times 0.300$	=	-118.224	
	// 張出部	挿絵より $-(1.734+0.133) \times 0.300$	=	-0.560	
	階段基礎 砕石・均しコン	$-(2.200+2.254)/2 \times 2.200 \times 0.300$	=	-1.470	
		小計 $\Sigma(1)$	=	237.744	m3

◆ 土工事

名 称	計算式または根拠図			単位	数 量
	本体 底版	$-\pi/4 \times 22.200^2 \times 1.100$	=	-425.783	
	階段基礎	$-(2.200+2.245)/2 \times 2.000 \times 1.100$	=	-4.890	
	// 土間コン	$-2.350 \times 2.000 \times 0.100$	=	-0.470	
	側壁	$-\pi/4 \times 21.200^2 \times 0.100$	=	-35.299	
	定着柱	$-6 \times 2.100 \times (0.350+0.402)/2 \times 0.100$	=	-0.474	
	盛土	+287.950~287.060			
		$\pi/4 \times 25.520^2 \times 0.890$	=	455.241	
		$\pi \times (25.520+1.780/3 \times 2) \times 1.780 \times 0.890/2$	=	66.458	
		小計 $\Sigma(2)$	=	54.783	m3
		$(\Sigma(1)+\Sigma(2))/0.9$	=	325.030	m3
3.埋戻土仮置工					
		機械埋戻し工より	=	325.030	m3
	単位当り	土砂等運搬 標準 バックホウ山砂0.8m3(平積0.6m3)	=	2.000	m3
		整地敷均し(ルーズ)標準(10000m3未満)	=	1.000	m3
		積込(ルーズ)土砂 土量50000m3未満	=	1.000	m3
4.基面整正工	配水池本体	$\pi/4 \times 22.400^2$	=	394.081	
	螺旋階段基礎	$2.200 \times (2.200+2.254) \times 1/2$	=	4.899	
	張出部	挿絵より 1.023+0.104	=	1.127	
		Σ	=	400.107	m2
5.残土処理工		機械掘削工 — 機械埋戻し工			
		407.457-325.03	=	82.427	m3
6.廃材持込料	発生土	82.427×1.8	=	148.369	t

◆ 土工事



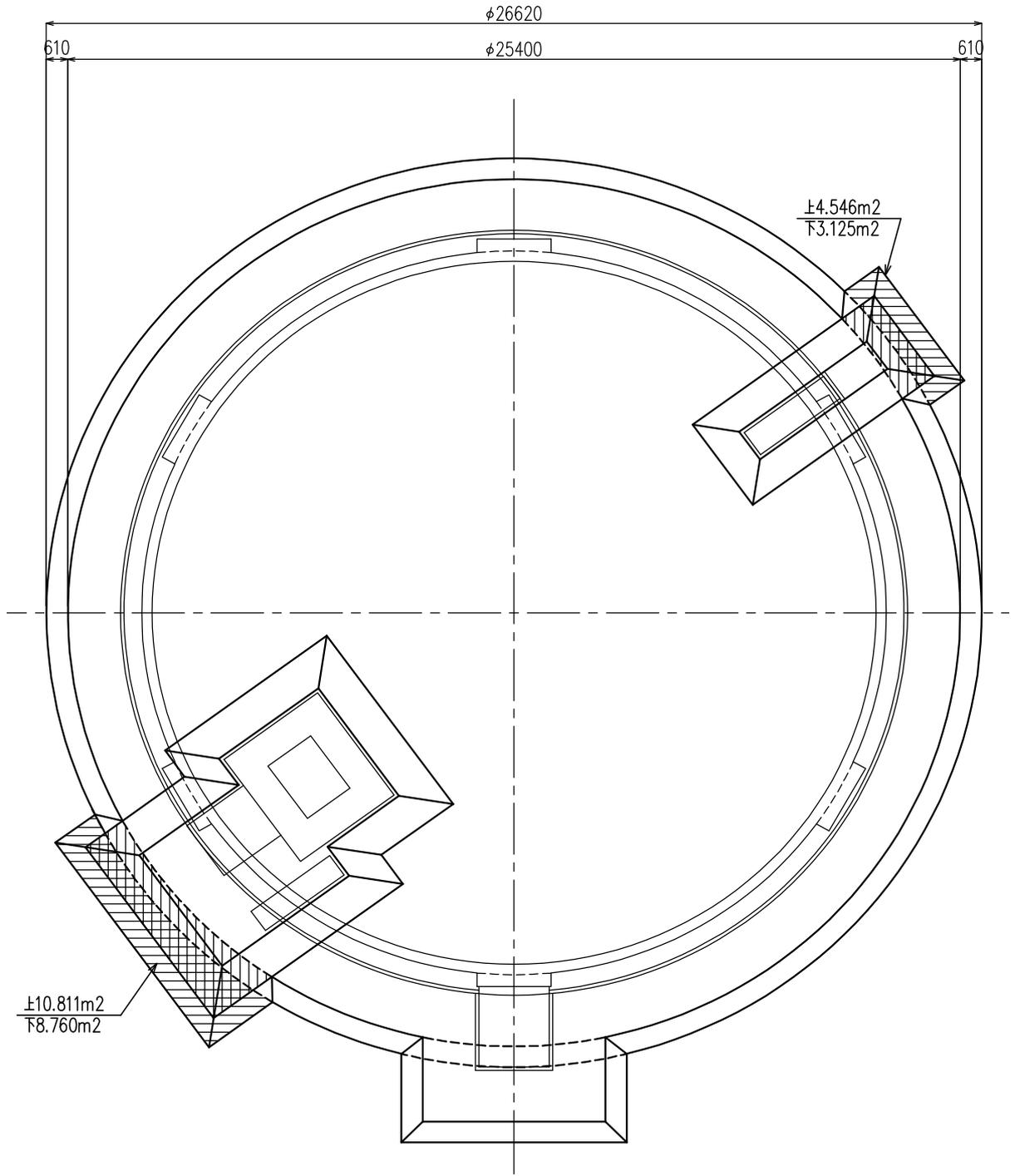
◆ 土工事

名 称	計算式または根拠図	単 位	数 量
ピット部			
<p>The drawing shows two views of a pit section. The left view is a side profile with a ground level elevation of $\nabla\text{GL}+287.060$. It shows a sloped side with a height of 1710 and a base width of 1710. The main pit width is 5500, with a 1500 offset on the left and 1100 on the right. A vertical step of 1000 is shown, and a 1300 depth is indicated. The right view is a top-down plan view showing a total width of 7150 (1100 + 4950 + 1100) and a total length of 7750 (1500 + 4750 + 1500). It shows a central rectangular area with a width of 4950 and a length of 4750.</p>			
流入管管防護			
<p>The drawing shows two views of an inlet pipe protection section. The left view is a side profile with a ground level elevation of $\nabla\text{GL}+287.060$. It shows a sloped side with a height of 1560 and a base width of 1560. The main structure width is 3000, with a 950 offset on the left and 1500 on the right. The total base width is 3000 + 950 + 1560 = 5510. The right view is a top-down plan view showing a total width of 2900 (950 + 1000 + 950) and a total length of 3500 (1350 + 800 + 1350). It shows a central rectangular area with a width of 1000 and a length of 800.</p>			
階段基礎			
<p>The drawing shows a side view of a step foundation. It features a ground level elevation of $\nabla\text{GL}+287.060$ and a higher level elevation of $\nabla\text{GL}+287.950$. The structure has a total width of 2200, with a 1500 offset on the left and 2350 on the right. The height of the structure is 890, with a 100 offset on the left and 610 on the right. The total height is 610 + 100 + 100 + 100 = 910.</p>			

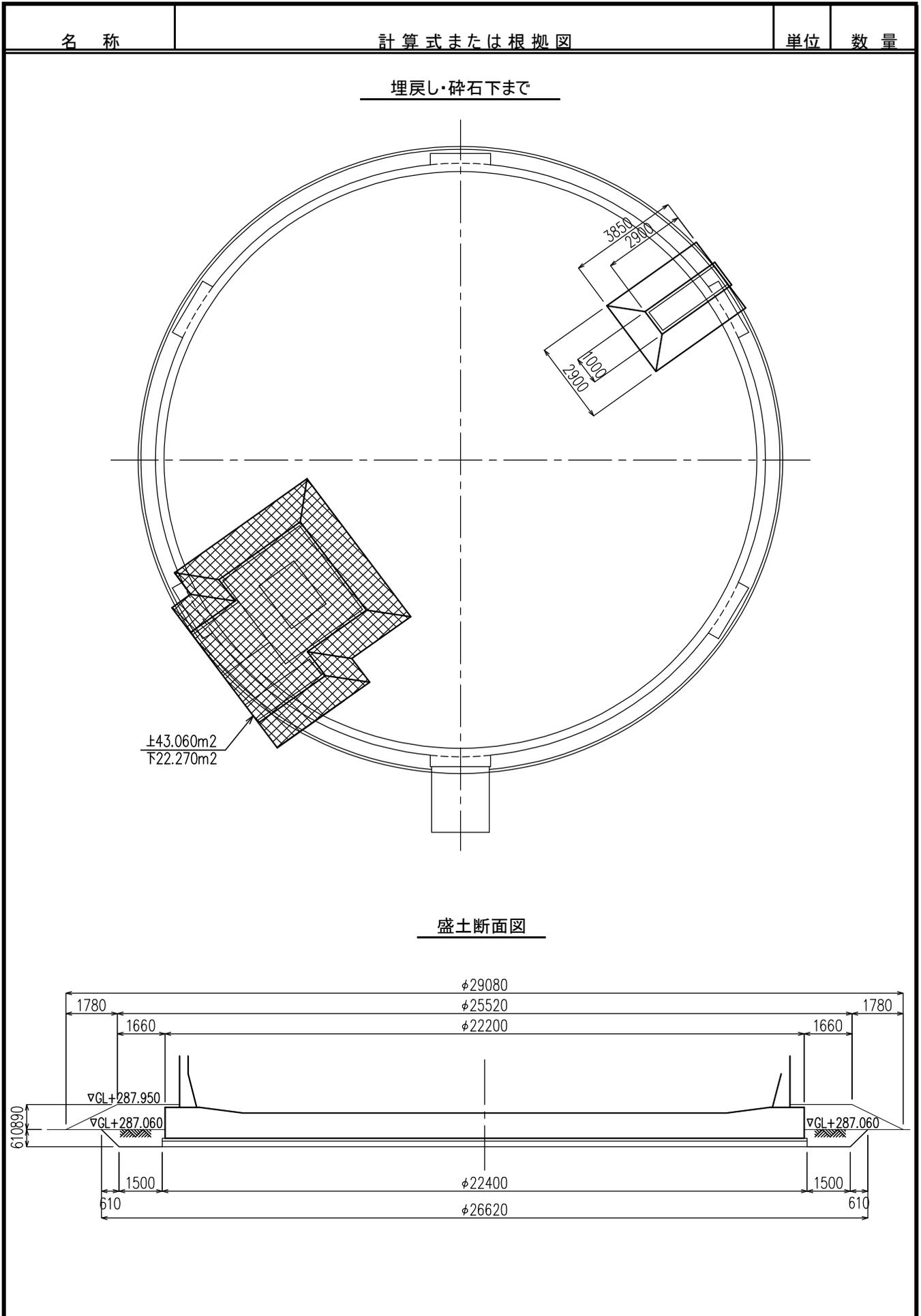
◆ 土工事

名称	計算式または根拠図	単位	数量
----	-----------	----	----

掘削工張出部

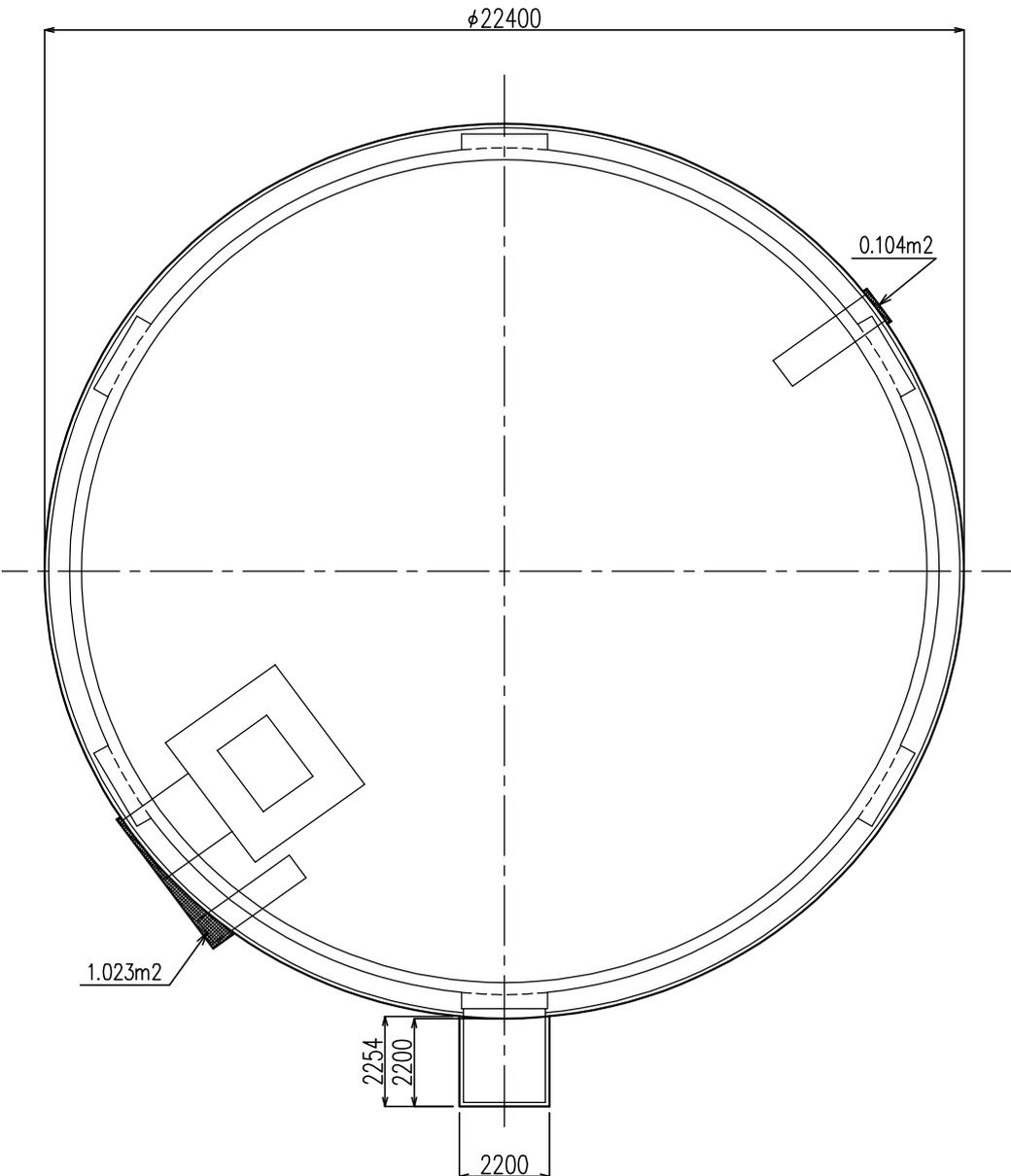


◆ 土工事



名称	計算式または根拠図	単位	数量
<p>均しコン張出部</p>			

◆ 土工事

名称	計算式または根拠図	単位	数量
<p>—— 基面整正工 ——</p> 			

◆ 杭工事

名 称	計 算 式 また は 根 拠 図			単 位	数 量
1.杭工事		PHC杭 プレボーリング工法			
		一般部			
	杭種	PHC杭 B種 JIS強化杭 φ800 L=10.0m			
	杭長・本数	$\Sigma L=10.00m$ = 51.000	本	51.000	
		ピット部			
	杭種	PHC杭 B種 JIS強化杭 φ800 L=9.0m			
	杭長・本数	$\Sigma L=9.00m$ = 1.000	本	1.000	
		回転用金具 φ800用	= 52.000	個	52.000
2鉄筋工(杭頭補強筋)		図面より			
	SD345 D13	2118.8/1000 = 2.119	ton	2.119	
	SD490 D29	9662.1/1000 = 9.662	ton	9.662	
3.吊型枠工		φ800用	= 52.000	ヶ所	52.000
		ミルクトレール φ800用	= 52.000	個	52.000
4.コンクリート工 (中詰めコンクリート)		コンクリートポンプ車打設 無筋・鉄筋構造物 30-12-25N			
		$\pi/4 \times 0.580^2 \times 2.100 \times 52$ = 28.852	m3	28.852	

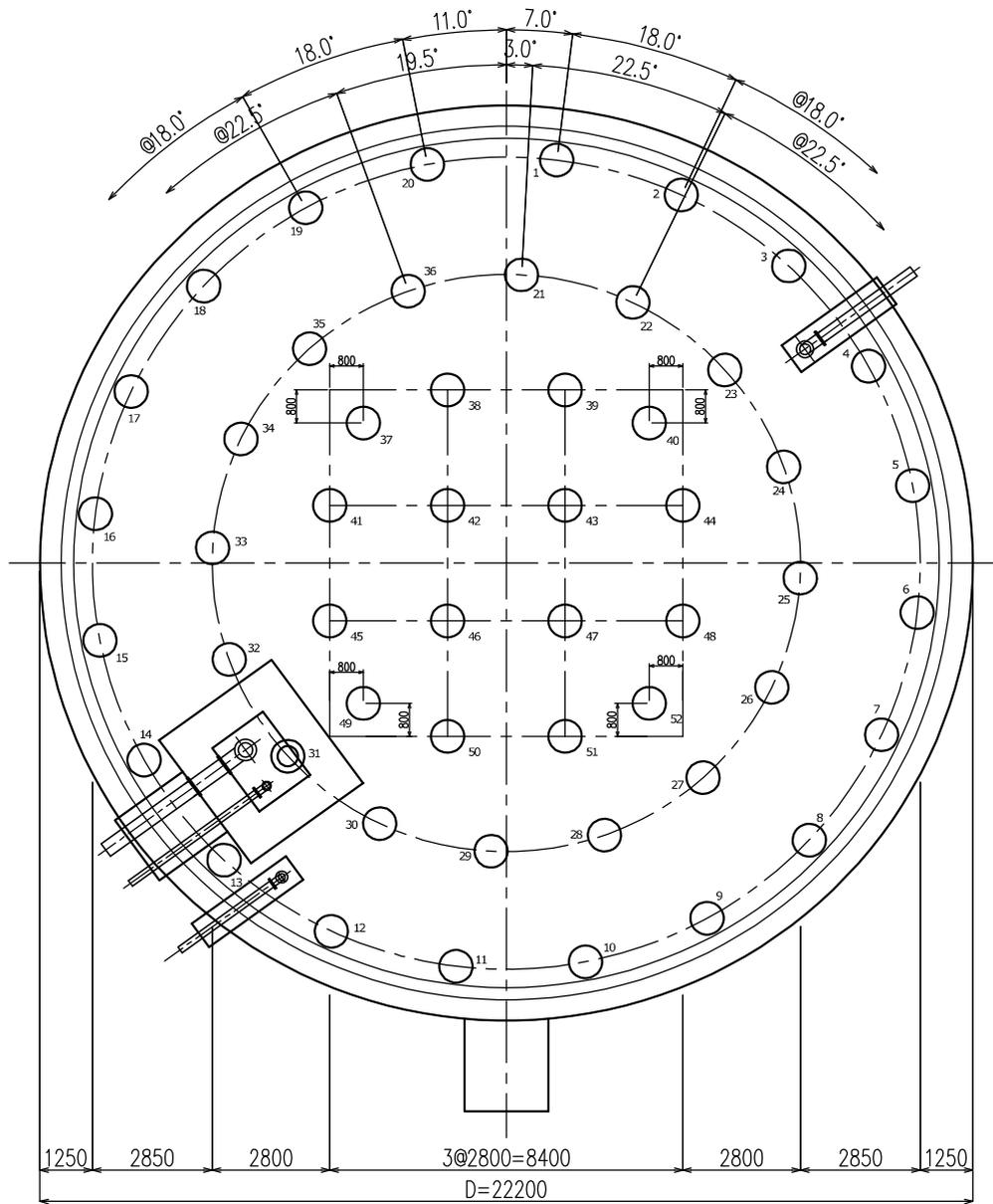
◆ 杭工事

名 称	計 算 式 また は 根 拠 図			単 位	数 量
5.残土処理工		産業廃棄物処理 施工基面 +287.060mとする。			
		残土係数 1.05を乗ずる。			
		$\pi / 4 \times 0.900^2 \times (10.000 + 0.210 + 1.200) \times 51 \times 1.05$	= 388.705		
		$\pi / 4 \times 0.900^2 \times (9.000 + 1.610 + 1.200) \times 1 \times 1.05$	= 7.889		
		Σ	= 396.594	m3	396.594
6.泥水処理工					
		残土処理工より	= 396.594	m3	396.594
7.安定処理		バックホウ 混合深さ=1m以下			
(地盤改良工)		機械下部 改良厚 0.900mセメント系固化材			
		35.000 × 30.000	= 1050.000	m2	1050.000

◆ 杭工事

名 称	計算式または根拠図	単 位	数 量
-----	-----------	-----	-----

杭配置図



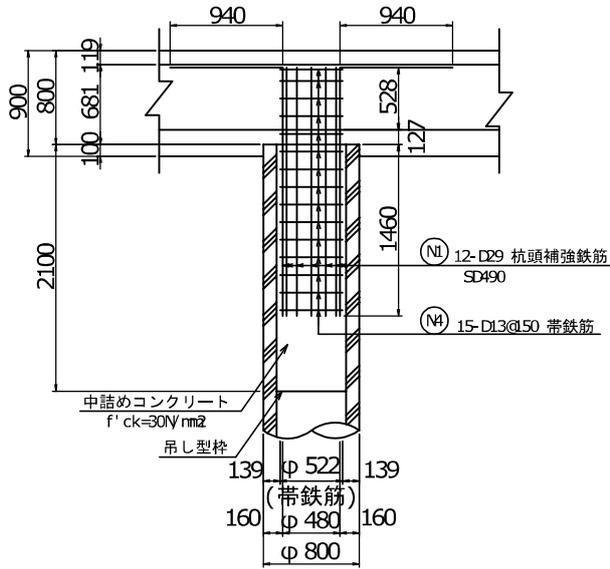
杭諸元

	杭1本当り		杭本数
	杭天端 標高	杭長	
		PHC杭 B種 (JIS 強化杭)	
一般部	TP+m	m	本
一般部	286.850	10.0	51
ビット	285.450	9.0	1
Σ			52

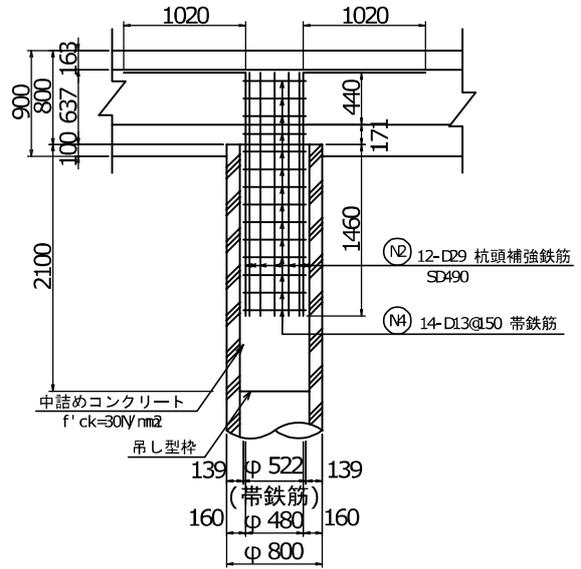
名称	計算式または根拠図	単位	数量
----	-----------	----	----

杭頭詳細図

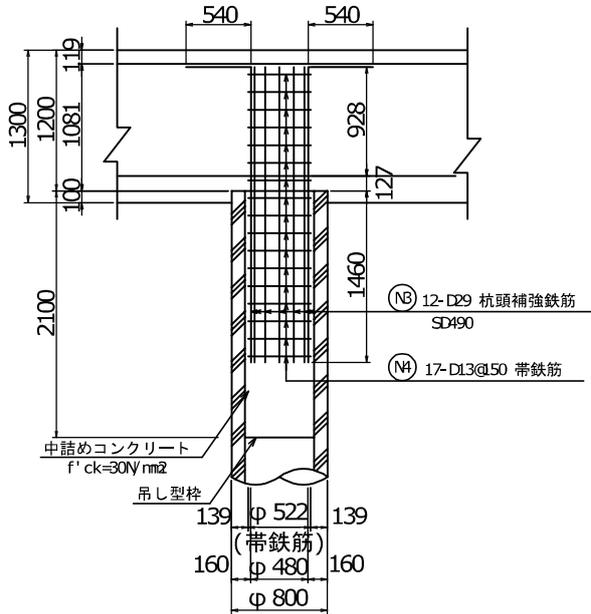
放射筋部



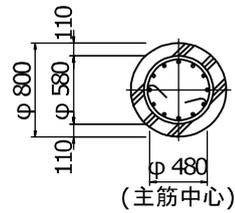
格子筋部



ピット部



断面



◆ 仮設工事

名 称	計 算 式 また は 根 拠 図			単 位	数 量
1. 枠組足場工		手摺先行型枠組足場 水平養生ネット、安全ネットあり			
	(外足場)	$2\pi \times 11.820 \times 8.900$	=	660.979	
	(内足場)	$2\pi \times 9.280 \times 6.933$	=	404.249	
		Σ	=	1065.228	掛m ² 1065.228
2. 内部支保工		くさび結合型支保工 $f \leq 40\text{kN/m}^2$ $t \leq 120\text{cm}$			
	歩廊下	$\pi \times (11.100^2 - 10.600^2) \times 6.800$	=	231.787	
	控除 ピラスター部	$-6 \times 2.100 \times (0.350 + 0.402) / 2 \times 6.800$	=	-32.216	
		Σ	=	199.571	空m ³ 199.571
3. 登り棧橋工		側壁外周 $2\pi \times 10.600 / 50.000$	=	1.332	
		設置・撤去・損料 外階段 $\Sigma H = 8.900\text{m} / \text{基}$	=	2.000	基 2.000
		設置・撤去・損料 内階段 $\Sigma H = 6.940\text{m} / \text{基}$	=	2.000	基 2.000
4. 敷鉄板賃料	敷鉄板	6096mm × 1524mm × 22mm		66.000	枚 66.000
5. 敷鉄板設置撤去	設置・撤去	6096mm × 1524mm × 66枚	=	613.160	m ² 613.160

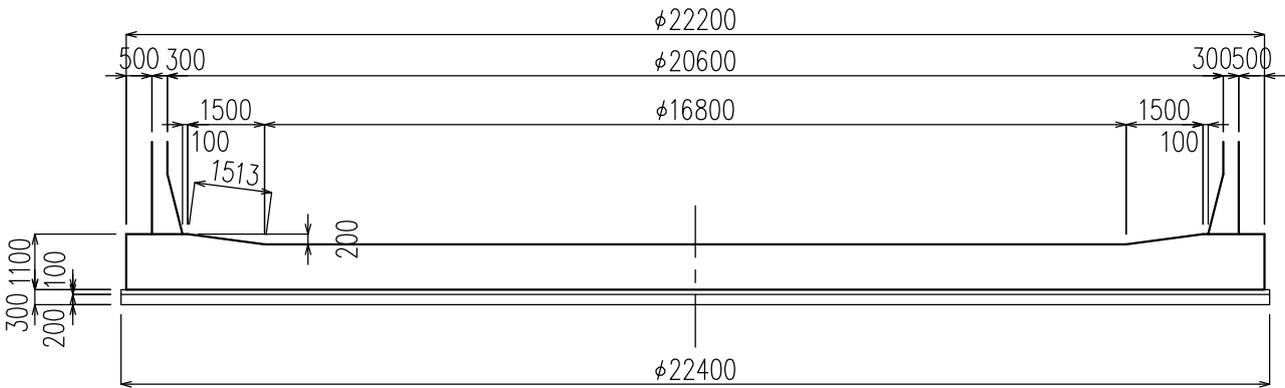
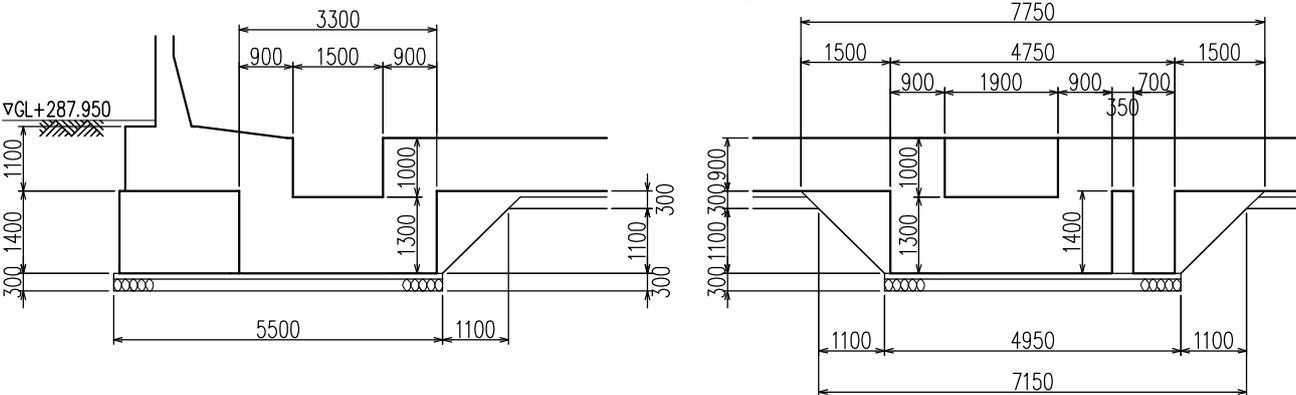
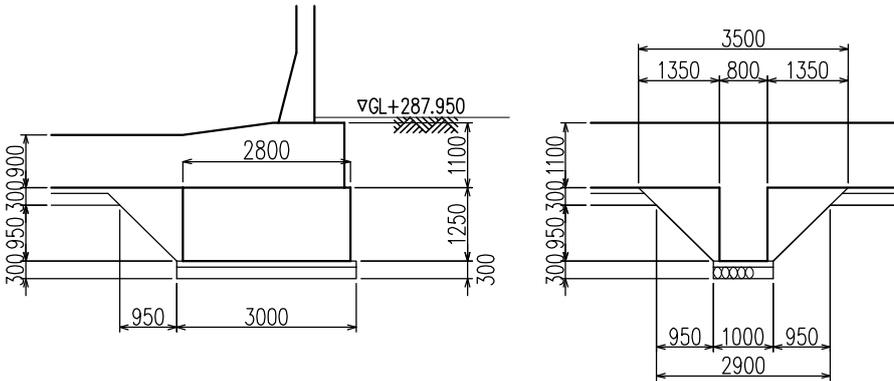
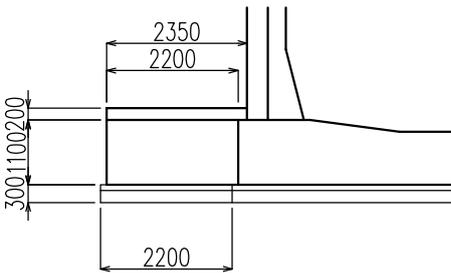
◆ 仮設工事

名 称	計算式または根拠図	単 位	数 量
断面図			
<p>Technical cross-section drawing of a structure. The drawing shows a vertical section with a total height of 8900. Key dimensions include 1200, 120, 710, 1200, 500, 6800, 6933, 1100, 120, 1310, 500, R=8690, R=9290, and R=11820. A label 'くさび結合 支保工' (Wedge joint support) is present.</p>			

◆ 底版工事（基礎工事含む）

名 称	計 算 式 又 は 根 拠 図			単 位	数 量
1.基礎砕石工		RC40,t=20cm			
	ピット+管防護	$5.500 \times 4.950 - 2.000 \times 0.950 - 1.050 \times 2.529$	= 22.670		
	流入管管防護	1.000×3.000	= 3.000		
	配水池本体	$\pi / 4 \times 22.400^2$	= 394.081		
	階段基礎	$(2.254+2.200)/2 \times 2.200$	= 4.899		
	控除 ピット+管防護	挿絵より $-(41.554+11.074)$	= -52.628		
		Σ	= 372.022	m2	372.022
2.均しコンクリート型枠工	ピット+管防護	$(4.950+5.500) \times 2 \times 0.100$	= 2.090		
	// 前面	$(4.000+6.600)/2 \times 1.300$	= 6.890		
	// 控除	$-(1.800+0.700) \times 1.300$	= -3.250		
	流入管管防護	$(3.000+1.000) \times 2 \times 0.100$	= 0.800		
	// 前面	$(3.300+1.000)/2 \times 1.150$	= 2.473		
	// 控除	-0.800×1.150	= -0.920		
	配水池本体	$\pi \times 22.400 \times 0.100$	= 7.037		
	控除 ピット・階段部	$-(1.803+0.727+2.003+0.800) \times 0.100$	= -0.533		
	階段基礎	$(2.254 \times 2 + 2.200) \times 0.100$	= 0.671		
		Σ	= 15.258	m2	15.258

◆ 底版工事（基礎工事含む）

名称	計算式または根拠図	単位	数量
断面図			
 <p> $\phi 2200$ $\phi 20600$ $\phi 16800$ $\phi 22400$ </p> <p>Dimensions: 500, 300, 1500, 100, 1513, 200, 1500, 100, 300, 1100, 200, 1100, 300500.</p>			
ピット部			
 <p> $\nabla GL+287.950$ </p> <p>Dimensions: 3300, 900, 1500, 900, 1000, 1300, 1100, 300, 5500, 1100, 7750, 1500, 4750, 1500, 900, 1900, 900, 700, 350, 1400, 1300, 1100, 300, 900, 1100, 4950, 1100, 7150.</p>			
流入管管防護			
 <p> $\nabla GL+287.950$ </p> <p>Dimensions: 2800, 1100, 1250, 300, 950, 3000, 3500, 1350, 800, 1350, 950, 1000, 950, 2900.</p>			
階段基礎			
 <p>Dimensions: 2350, 2200, 300, 1100, 200, 2200.</p>			

◆ 底版工事（基礎工事含む）

名称	計算式または根拠図	単位	数量
<p><u>砕石工平面図</u></p>			

◆ 底版工事（基礎工事含む）

名称	計算式または根拠図	単位	数量
<u>砕石工控除図</u>			
<p style="text-align: center;">φ22400</p>			

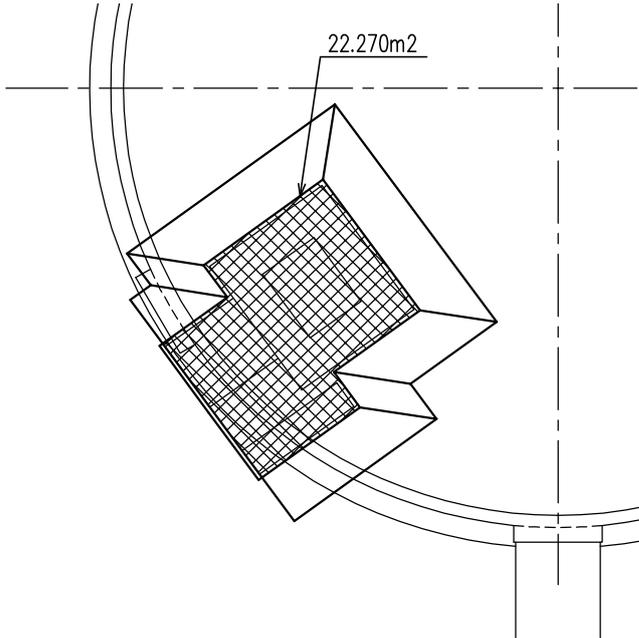
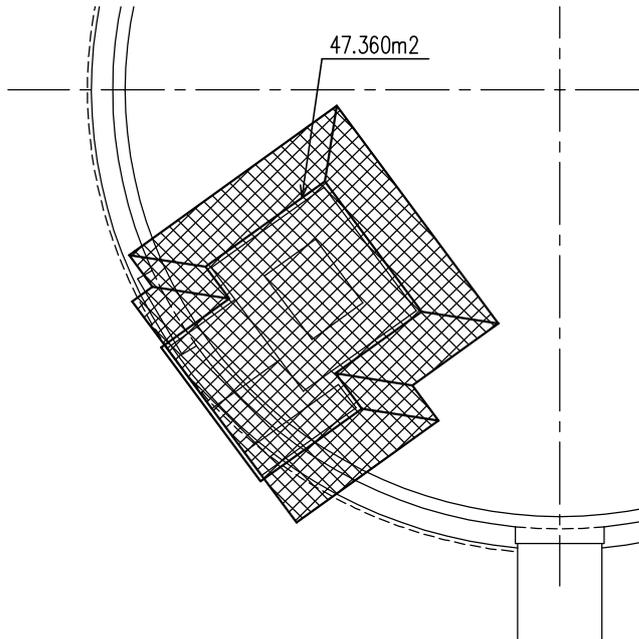
◆ 底版工事（基礎工事含む）

名称	計算式または根拠図	単位	数量
<p><u>均しコン平面図</u></p> <p>The diagram shows a circular concrete slab with an outer diameter of $\phi 2240$. A rectangular grid reinforcement is placed on the slab, with a width of 4000mm and a length of 4950mm. The area of this grid is labeled as 22.670m². A rectangular cutout is shown on the right side of the slab, with a width of 3000mm and a height of 1000mm. A vertical pipe opening is shown at the bottom center of the slab, with a diameter of 2200mm and a height of 2254mm. The inner diameter of the pipe opening is 2003mm.</p>			

◆ 底版工事（基礎工事含む）

名称	計算式または根拠図	単位	数量
<u>均しコン控除図</u>			

◆ 底版工事（基礎工事含む）

名 称	計算式または根拠図	単 位	数 量
	<p style="text-align: center;"><u>均しコン平面図</u></p> <p style="text-align: center;"><u>ピット部下部</u></p> 		
	<p style="text-align: center;"><u>ピット部上部</u></p> 		

◆ 底版工事（基礎工事含む）

名 称	計 算 式 又 は 根 拠 図			単 位	数 量
4.鉄筋工	SD345	図面より 底版+ピット+配管防護+階段基礎			
	D13	38.3/1000	=	0.038	ton
	D16~D25				
	底版	$(3886.0+1349.8+26461.7)/1000$	=	31.698	
	ピット	$(15.4+63.7+1955.0)/1000$	=	2.034	
	配管防護+ 階段基礎	$(12.9+473.9+881.7)/1000$	=	1.369	
		Σ	=	35.101	ton
5.鉄筋定着加工費		プレート定着型せん断補強筋(Head-ber)			
	SD345	D16 L=810 片側フック	=	2255.000	ヶ所
	〃	D19 L=700 片側フック	=	857.000	ヶ所
	〃	D19 L=1190 片側フック	=	24.000	ヶ所
6.型枠工	ピット外面	$(3.300+3.700) \times 2 \times 1.400$	=	19.600	
	〃 内面	$(1.500+1.900) \times 2 \times 1.000$	=	6.800	
	流出管管防護	$(2.000 \times 2+1.800) \times 1.400$	=	8.120	
	越流管管防護	$(0.700+2.771) \times 2 \times 1.400$	=	9.719	
	流入管管防護	$(0.800+2.800) \times 2 \times 1.250$	=	9.000	
	配水池本体	$\pi \times 22.200 \times 1.100$	=	76.718	
	控除 階段基礎	-2.003×1.100	=	-2.203	
	階段基礎	$(2.245 \times 2+2.000) \times 1.100$	=	7.139	
	階段土間	$(2.000+2.350 \times 2) \times 0.200$	=	1.340	
		Σ	=	136.233	m2

◆ 底版工事（基礎工事含む）

名 称	計 算 式 又 は 根 拠 図			単 位	数 量
7.コンクリート工		コンクリートポンプ車打設 無筋・鉄筋構造物 30-12-25N			
	ピット	$3.300 \times 3.700 \times 1.400$	=	17.094	
	// 控除	$-(1.500 \times 1.900) \times 1.000$	=	-2.850	
	流出管管防護	$2.000 \times 1.800 \times 1.400$	=	5.040	
	越流管管防護	$0.700 \times 2.771 \times 1.400$	=	2.716	
	流入管管防護	$0.800 \times 2.800 \times 1.250$	=	2.800	
	本体底版	$\pi / 4 \times 22.200^2 \times 0.900$	=	348.368	
	//	$\pi / 4 \times (22.200^2 - 19.800^2) \times 0.200$	=	15.834	
	//	$\pi \times (19.800 - 1.500 / 3 \times 2) \times 1.500 \times 0.200 / 2$	=	8.859	
	階段基礎	$2.000 \times (2.200 + 2.245) / 2 \times 1.100$	=	4.890	
		Σ	=	402.751	m3 402.751
8.コンクリート工		人力打設 無筋・鉄筋構造物 24-12-25N			
	螺旋階段基礎	$2.000 \times 2.350 \times 0.200$	=	0.940	m3 0.940
9.レイタンス処理工	側壁	$\pi / 4 \times (21.200^2 - 20.000^2)$	=	38.830	
	定着柱	$6 \times 2.100 \times (0.350 + 0.402) / 2$	=	4.738	
	階段基礎	2.000×2.350	=	4.700	
		Σ	=	48.268	m2 48.268

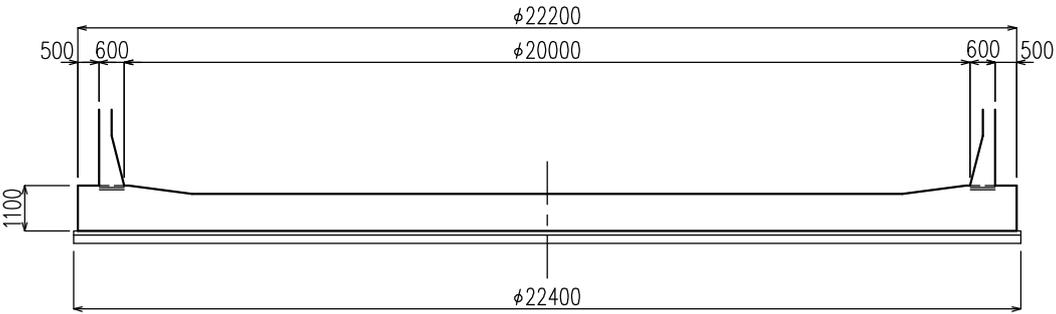
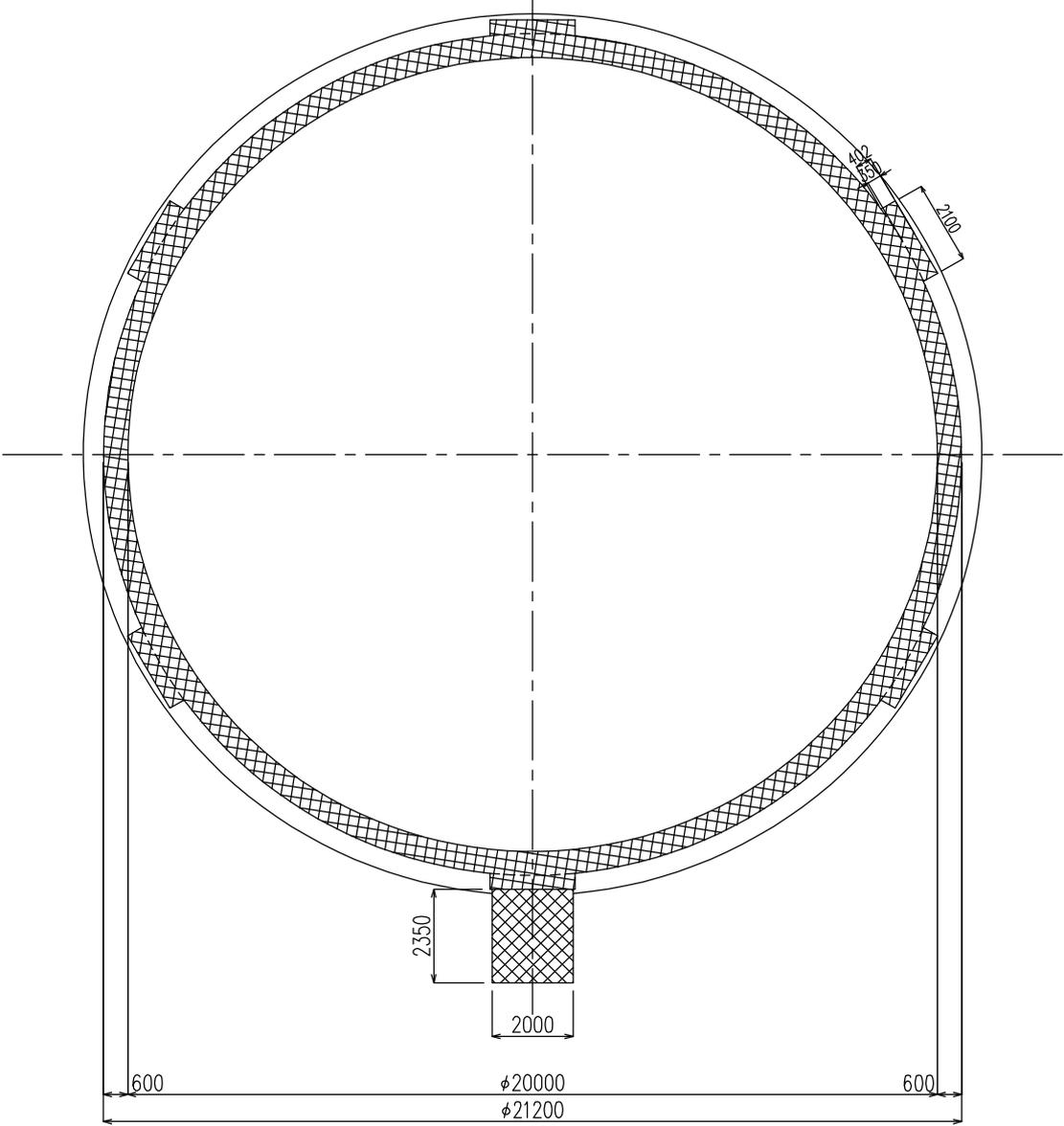
◆ 底版工事（基礎工事含む）

名 称	計 算 式 又 は 根 拠 図			単 位	数 量
10.金ゴテ仕上工		3回仕上げ			
	底版上面	$\pi / 4 \times 16.800^2$	= 221.671		
	〃	$\pi \times (16.800+1.500) \times 1.513$	= 86.984		
	〃	$\pi / 4 \times (22.200^2 - 19.800^2)$	= 79.168		
	階段基礎	$2.000 \times (2.200+2.245)/2$	= 4.445		
	控除	レイタンス処理工より	= -48.268		
	階段土間	2.000×2.350	= 4.700		
	勾配コン ピット内	1.500×1.900	= 2.850		
		Σ	= 351.550	m2	351.550
11.鉄筋金網工		D10-100×100			
	ピット内	1.500×1.900	= 2.850		
		Σ	= 2.850	m2	2.850
12.コンクリート工 (勾配コンクリート工)		人力打設 無筋・鉄筋構造物 18-12-25N 平均厚 220mm			
	ピット内	$1.500 \times 1.900 \times 0.220$	= 0.627	m3	0.627
13.表面仕上げ工					
	ピット内	$(1.900+1.500) \times 1.000 \times 2$	= 6.800	m2	6.800

◆ 底版工事（基礎工事含む）

名 称	計算式または根拠図	単 位	数 量
<p>型枠平面図</p>			

◆ 底版工事（基礎工事含む）

名 称	計算式または根拠図	単 位	数 量
<p>レイタンス工断面図</p> 			
<p>レイタンス工平面図</p> 			

◆ 側壁工事

名 称	計 算 式 又 は 根 拠 図			単 位	数 量
1.鉄筋工	SD345	図面より			
	D13	$12879.0/1000$	=	12.879	ton 12.879
	D16~D25	$6987.7/1000$	=	6.988	ton 6.988
2.型枠工	外面	$2\pi \times 10.600 \times 6.850$	=	456.222	
	定着柱	$6 \times 0.402 \times 2 \times 6.850$	=	33.044	
	内面	$2\pi \times 10.300 \times 4.950$	=	320.348	
	〃	$\pi \times (10.300^2 - 10.150^2)$	=	9.637	
	〃	$2\pi \times 10.150 \times 0.700$	=	44.642	
	〃 ハンチ	$2\pi \times (10.300 - 0.300/2) \times 1.237$	=	78.889	
		Σ	=	942.782	m2 942.782
3.コンクリート工		コンクリートポンプ車打設 無筋・鉄筋構造物 36-12-25N(膨張材配合)			
	等厚部	$\pi \times (10.600^2 - 10.300^2) \times 1.800$	=	35.456	
	ハンチ	$2\pi \times (10.300 - 0.300/3) \times 0.300 \times 1.200 \times 1/2$	=	11.536	
	定着柱	$6 \times 2.100 \times (0.350 + 0.402)/2 \times 1.800$	=	8.528	
		Σ	=	55.520	m3 55.520
4.コンクリート工		コンクリートポンプ車打設 無筋・鉄筋構造物 36-12-25N			
	等厚部	$\pi \times (10.600^2 - 10.300^2) \times 4.350$	=	85.685	
	ドームリング	$\pi \times (10.600^2 - 10.150^2) \times 0.700$	=	20.534	
	定着柱	$6 \times 2.100 \times (0.350 + 0.402)/2 \times 5.050$	=	23.925	
		Σ	=	130.144	m3 130.144

◆ 側壁工事

名 称	計 算 式 また は 根 拠 図			単 位	数 量
5.木コン跡処理工		片面処理（面積1m2当り3ヶ所計上）			
	内面	$2\pi \times 10.300 \times 4.950 \times 3$	= 961.045		
	〃	$2\pi \times 10.150 \times 0.700 \times 3$	= 133.926		
	〃 ハンチ	$2\pi \times (10.300 - 0.300 / 2) \times 1.237 \times 3$	= 236.667		
		Σ	= 1331.638	ヶ所	1331.638
6.レイタンス処理工	側壁(4段)	$\pi \times (10.600^2 - 10.300^2) \times 4$	= 78.791		
	ピラスター(4段)	$6 \times 2.100 \times (0.350 + 0.402) / 2 \times 4$	= 18.950		
		Σ	= 97.741	m2	97.741
7.打継目防水工		ガラスクロスW200			
	内面(4段)	$2\pi \times 10.300 \times 4$	= 258.867		
	壁下端(1段)	$2\pi \times 10.000$	= 62.832		
		Σ	= 321.699	m	321.699
8.表面仕上げ工		型枠工より	= 942.782	m2	942.782

◆ 側壁工事

名称	計算式または根拠図	単位	数量
<p>断面図</p>			
<p>定着柱 (6ヶ所)</p>			

◆ PC工事

名 称	計 算 式 また は 根 拠 図			単 位	数 量
1.側壁PC縦締め工	PC鋼材	φ 23 B種 1号	=	3.260	kg/m
	鋼材長さ	図面より	=	7.782	m/本 (90本)
	鋼材本数	図面より	=	90.000	本
1)PCケーブル工	5～8m未満	$7.782 \times 90 \times 3.260 / 1000$	=	2.283	ton 2.283
2)PCケーブル緊張工		90 × 1	=	90.000	ヶ所 90.000
3)PCケーブル固定工		90 × 1	=	90.000	ヶ所 90.000
4)機械器具損料		φ 23 B種 1号	=	1.000	式 1.000
5)技術管理費					
緊張管理費		φ 23 B種 1号 (片引き緊張)	=	90.000	本 90.000
緊張力計算費					回

◆ PC工事

名 称	計算式または根拠図			単位	数 量
2.PC横締め工	PC鋼材	1S19.3	=	1.931	kg/m
	鋼材長さ	$2\pi \times 10.4802 \times (60 - 8.245) / 180 + 2.428 \times 2$	=	23.789	m/本
	鋼材本数	25 × 3	=	75.000	本
1)PCケーブル工	1S19.3	$23.789 \times 75 \times 1.931 / 1000$	=	3.445	ton
2)PCケーブル緊張工	1S19.3	75 × 2	=	150.000	ヶ所
3)機械器具損料		1S19.3	=	1.000	式
4)技術管理費					
緊張管理費		1S19.3 両引き緊張	=	75.000	本
摩擦係数測定試験費		1S19.3			回
緊張力計算費		1S19.3			回

名称	計算式または根拠図	単位	数量
<p>断面図</p>			
<p>側面図</p>			

◆ 屋根・歩廊工事

名 称	計 算 式 又 は 根 拠 図			単 位	数 量	
1.鉄筋工	SD345	図面より 屋根+歩廊+人孔+点検孔+通気孔+ 水位計架台				
	D13	$8380.5/1000$	=	8.381	ton	8.381
	D16~D25	$91.1/1000$	=	0.091	ton	0.091
2.型枠工	歩廊下面	$\pi \times (11.100^2 - 10.600^2)$	=	34.086		
	定着柱控除	$-6 \times 2.100 \times (0.350 + 0.402)/2$	=	-4.738		
	歩廊側面	$2\pi \times 11.100 \times 0.700$	=	48.820		
	"	$2\pi \times 10.850 \times 0.200$	=	13.635		
	(通気孔) 壁内面	$4 \times (0.800 \times 1.077 - 0.400 \times 0.400)$	=	2.806		
	"	壁外面	$4 \times (1.100 \times 0.900 - 0.500 \times 0.500)$	=	2.960	
	"	ガラリ廻り	$4 \times 4 \times 0.400 \times 0.090$	=	0.576	
	"	ガラリ廻り	$4 \times 4 \times 0.500 \times 0.060$	=	0.480	
	"	ガラリ廻り	$4 \times (0.500 \times 0.500 - 0.400 \times 0.400)$	=	0.360	
	"	頂版下面(内側)	0.800×0.800	=	0.640	
	"	頂版下面(外側)	$1.400 \times 1.400 - 1.100 \times 1.100$	=	0.750	
	"	頂版外側	$4 \times 1.400 \times 0.300$	=	1.680	
	(人孔) 壁内面	$4 \times 0.700 \times (0.612 + 0.993)/2$	=	2.247		
	"	壁外面	$4 \times 1.000 \times (0.567 + 0.232)/2$	=	1.598	
		$\Sigma(1)$	=	105.900	m2	

◆ 屋根・歩廊工事

名 称	計 算 式 また は 根 拠 図			単 位	数 量
	(点検孔) 壁内面	$1.500 \times (1.089 + 0.421)$	=	2.265	
	壁内面	$0.500 \times (1.089 + 0.850)$	=	0.970	
	壁内面	$1.000 \times (0.850 + 0.421)$	=	1.271	
	壁内面	$1.600 \times 1.600 - 1.500 \times 1.500$	=	0.310	
	壁内面	$1.600 \times 0.100 \times 4$	=	0.640	
	// 壁外面	$1.900 \times (0.986 + 0.250)$	=	2.348	
	// 壁外面	$0.700 \times (0.986 + 0.752)$	=	1.217	
	// 壁外面	$1.200 \times (0.752 + 0.250)$	=	1.202	
	(水位計架台) 水位計	$(0.234 + 0.100) \times 1.000$	=	0.334	
	//	$(0.234 + 0.100) / 2 \times 0.400 \times 2$	=	0.134	
	フロートスイッチ	$(0.234 + 0.100) \times 1.150$	=	0.384	
	//	$(0.234 + 0.100) / 2 \times 0.400 \times 2$	=	0.134	
		$\Sigma (2)$	=	11.209	m2
		$\Sigma (1) + \Sigma (2)$	=	117.109	m2
3.ボイド管設置工	水位計	$\phi 100 \text{ L}=0.609\text{m}$	=	1.000	ヶ所
		$\phi 65 \text{ L}=0.609\text{m}$	=	3.000	ヶ所

◆ 屋根・歩廊工事

名 称	計 算 式 また は 根 拠 図			単 位	数 量
4.コンクリート工		コンクリートポンプ車打設 無筋・鉄筋構造物 24-12-25N			
	ドーム	$2\pi \times 20.405 \times 2.825 \times 0.150$	=	54.328	
	ドーム拡幅部	$2\pi \times (10.300 - 1.800/3) \times 1.800 \times 0.329/2$	=	18.046	
	歩廊	$\pi \times (11.100^2 - 10.850^2) \times 0.700$	=	12.068	
	〃	$\pi \times (10.850^2 - 10.600^2) \times 0.500$	=	8.423	
	〃	$\pi \times (10.600^2 - 10.300^2) \times 0.450$	=	8.864	
	控除 定着柱 (通気孔)	$-6 \times 2.100 \times (0.350 + 0.402)/2 \times 0.050$	=	-0.237	
	控除	$-0.800 \times 0.800 \times 0.150$	=	-0.096	
	〃 壁部	$(1.100 \times 1.100 - 0.800 \times 0.800) \times 0.900$	=	0.513	
	〃 ガラリ控除	$-4 \times 0.500 \times 0.500 \times 0.060$	=	-0.060	
	〃 ガラリ控除	$-4 \times 0.400 \times 0.400 \times 0.090$	=	-0.058	
	〃 頂版	$1.400 \times 1.400 \times 0.300$	=	0.588	
	(人孔) 控除	$-0.700 \times 0.700 \times (0.875 + 0.553)/2$	=	-0.350	
	〃 壁部	$1.000 \times 1.000 \times (0.567 + 0.232)/2$	=	0.400	
	(点検孔) 控除	$-0.500 \times 1.500 \times (1.047 + 0.817)/2$	=	-0.699	
	控除	$-1.000 \times 1.500 \times (0.817 + 0.389)/2$	=	-0.905	
	控除	$-1.600 \times 1.600 \times 0.100$	=	-0.256	
	〃 壁部	$0.700 \times 1.900 \times (0.986 + 0.752)/2$	=	1.156	
	壁部	$1.200 \times 1.900 \times (0.752 + 0.250)/2$	=	1.142	
	(水位計架台) 水位計	$(0.100 + 0.234)/2 \times 0.400 \times 1.000$	=	0.067	
	フロートスイッチ	$(0.100 + 0.234)/2 \times 0.400 \times 1.150$	=	0.077	
		Σ	=	103.011	m3 103.011

◆ 屋根・歩廊工事

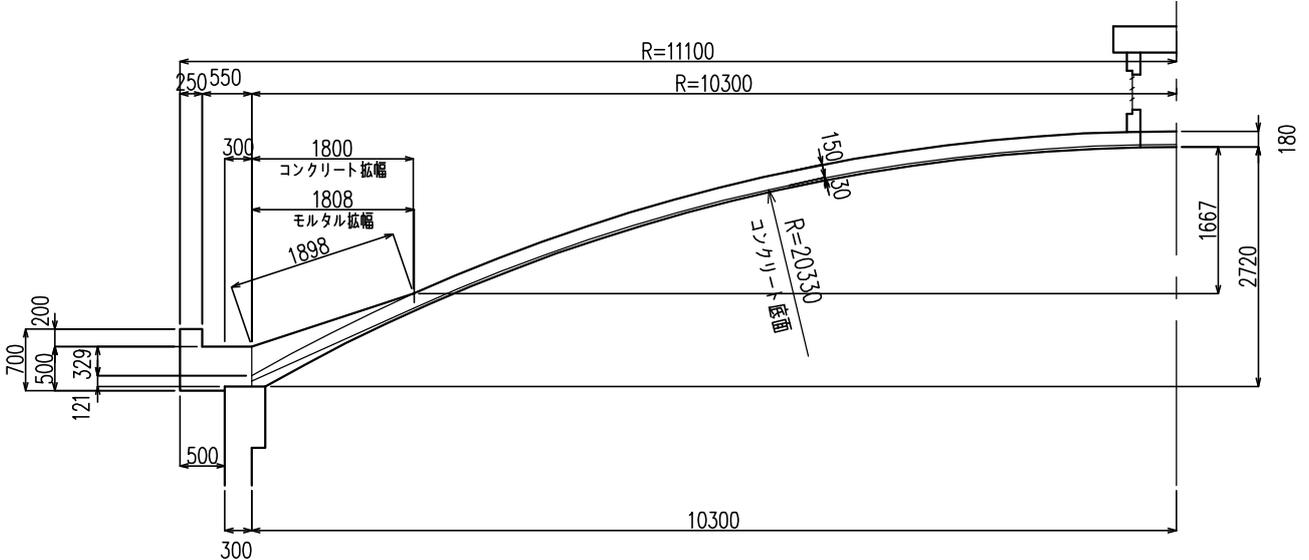
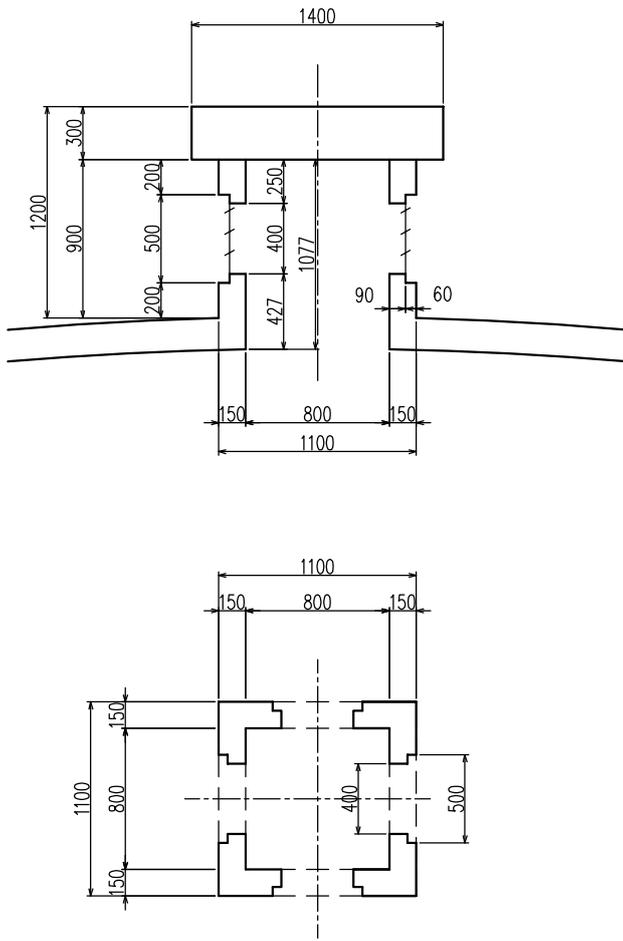
名 称	計算式または根拠図			単位	数 量
5.金ゴテ仕上工		3回仕上げ			
	ドーム上面	$2\pi \times 20.480 \times 1.847$	=	237.671	
	ドーム拡幅部	$2\pi \times (10.300 - 1.800/2) \times 1.898$	=	112.100	
	歩廊	$\pi \times (11.100^2 - 10.300^2)$	=	53.784	
	通気孔控除	-1.100×1.100	=	-1.210	
	通気孔上面	1.400×1.400	=	1.960	
	人孔控除	-1.055×1.000	=	-1.055	
	人孔上面	$1.000 \times 1.000 - 0.700 \times 0.700$	=	0.510	
	点検孔控除	$-(0.738 + 1.301) \times 1.900$	=	-3.874	
	点検上面	$1.900 \times 1.900 - 1.600 \times 1.600$	=	1.050	
	水位計架台上面	$0.400 \times (1.000 + 1.150)$	=	0.860	
	// 控除	$-0.422 \times (1.000 + 1.150)$	=	-0.907	
		Σ	=	400.889	m2 400.889
6.表面仕上げ工		型枠工より	=	117.109	m2 117.109
7.エアードーム工				式	1
		膜材製作工		式	1
		膜材支承工		式	1
		膜材取付工		式	1
		モルタル工		式	1
		エアークントロールシステム工		式	1

◆ 屋根・歩廊工事

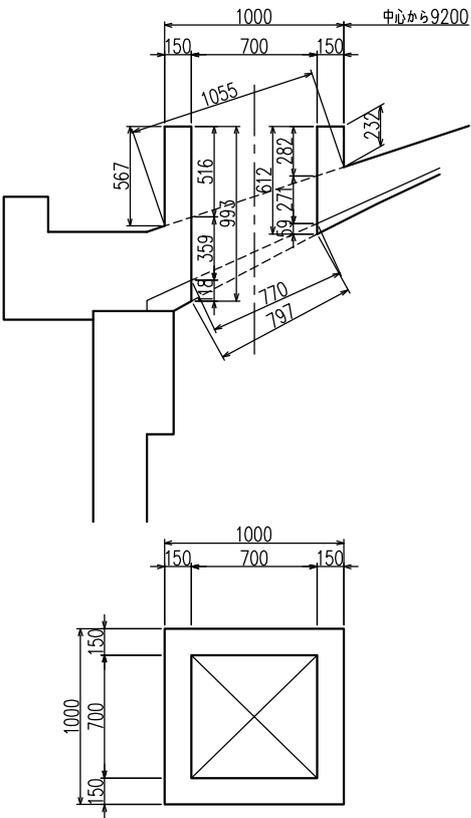
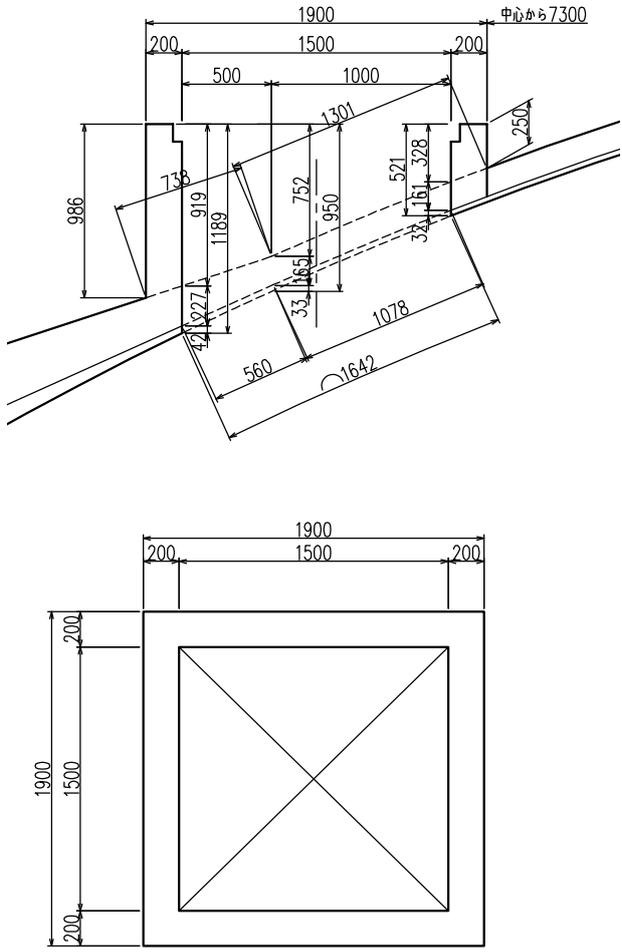
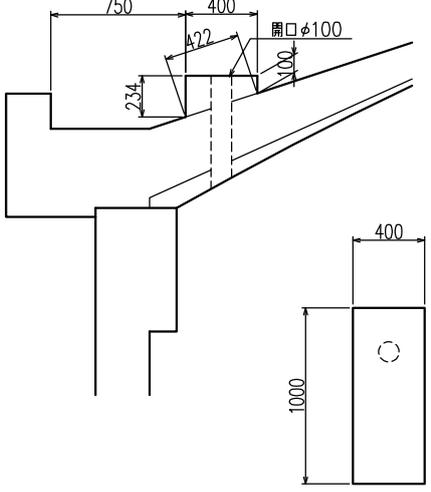
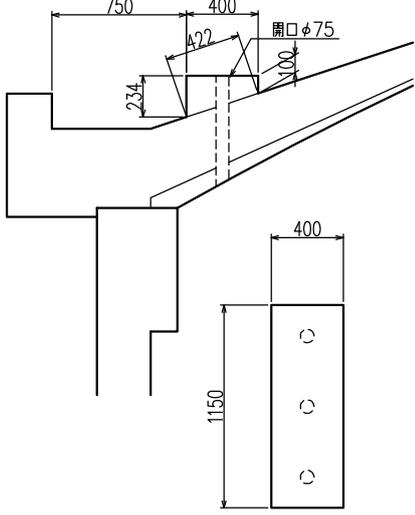
名 称	計 算 式 又 は 根 拠 図			単 位	数 量
以下は参考とする					
1)膜材製作工		(ポリエステル繊維＋軟質塩化ビニール樹脂、引張強度3920N/3cm)			
	ドーム部	$2\pi \times 20.300 \times 2.720$	= 346.932	m2	346.900
	支承フランジ部	$\pi \times (20.300+0.150)$	= 64.246	m	64.200
	テンションテープ製作	(ポリエステル繊維製、w50×t3.7) $346.932+64.246 \times 0.150$	= 356.569	m2	356.600
2)膜材支承工					
	アンカーボルト取付工	M22×L150、M16×L300@300mm $\pi \times (20.300+0.160)/0.300$	= 214.257	組	215.000
	支承部パッキン工	発砲スポンジゴムt10mm、ソリッドゴムt1.0mm $\pi \times (20.300+0.125)$	= 64.167	m	64.200
	リングプレート	FB125×t12 $\pi \times (20.300+0.125)$	= 64.167	m	64.200
	弾性シーリング工	エポキシ系 10×5 $\pi \times 20.300$	= 63.774	m	63.800
3)膜材取付工					
	ワイヤーロープ張工	$\phi 12$ 6の倍数で3.0m以内 $\pi \times (20.300+0.150 \times 2)/3$	= 21.572		
		6の倍数に切り上げ	= 24.000	本	24.000
	膜材取付工	$\pi \times (20.300+0.150 \times 2)$	= 64.717	m	64.700
開口部端末処理工					
	通気孔	0.800×4	= 3.200		
	点検孔	$(1.500+1.642) \times 2$	= 6.284		
	人孔	$(0.700+0.797) \times 2$	= 2.994		
		Σ	= 12.478	m	12.500
	トラッククレーン工			台日	
	センター架台工	$3.600 \times 3.600 \times (9.770-1.500)$	= 107.179	空m3	107.200

◆ 屋根・歩廊工事

名 称	計算式または根拠図			単位	数 量
4)モルタル工					
	アンカーピン 取付工	塩ビ鋼板+ボルト・ナット 1m2に1箇所 $2\pi \times 20.300 \times 2.720$	= 346.932	箇所	347.000
	丸鋼取付工	$\phi 6\text{mm}$ 垂鉛引き丸鋼 @1300mm $2\pi \times 20.300 \times 30/360 \times \pi \times 20.300/1.300 \times 3/4$	= 391.074	m	391.000
	ラス張り工	$\phi 1.4 \times$ 網目26mm ドーム面積 $2\pi \times 20.300 \times 2.720$	= 346.932		
		支承フランジ 面積 $\pi \times (20.300+0.150) \times 0.150$	= 9.637		
		Σ	= 356.569	m2	357.000
	溶接金網工	$\phi 4-100 \times 100$ $\pi \times (20.600-4.000) \times 4$	= 208.602	m2	209.000
	接着剤吹付工	ニトリルゴム系プライマー クロロプレングム系モルタル反応型接着剤 $2\pi \times 20.300 \times 2.720$	= 346.932	m2	347.000
	モルタル工	セメント砂比=1:2 ラス目張り面積より	= 356.569		
	換気口控除	-0.800×0.800	= -0.640		
	人孔控除	-0.700×0.797	= -0.558		
	点検孔控除	-1.500×1.642	= -2.463		
		Σ	= 352.908	m2	352.900
5.エアコントロールシステム			= 1.000	式	
	エアコントロール システム損料		= 1.000	式	
	エアコントロールシ ステム取付解体工		= 1.000	式	
	運転管理		= 1.000	式	

名称	計算式または根拠図	単位	数量
断面図			
 <p> R=11100 R=10300 R=20330 コンクリート底面 コンクリート幅 1800 モルタル幅 1808 1898 150 30 1667 180 2720 10300 300 500 700 500 121 329 200 300 550 </p>			
通気孔			
 <p> 1400 300 1200 900 200 500 200 250 400 1077 90 60 150 800 150 1100 1100 150 800 150 1100 800 150 400 500 </p>			

◆ 屋根・歩廊工事

名称	計算式または根拠図	単位	数量
<p style="text-align: center;"><u>人孔</u></p> 	<p style="text-align: center;"><u>点検孔</u></p> 		
<u>水位計架台</u>			
<p style="text-align: center;"><u>水位計用</u></p> 	<p style="text-align: center;"><u>フロートスイッチ用</u></p> 		

◆ 塗装工事

名 称	計 算 式 また は 根 拠 図			単 位	数 量
1.屋根防水工		ウレタン系塗膜防水材料塗装 (厚3mmクロス入り密着工法)			
	ドーム上面	$2\pi \times 20.480 \times 1.847$	=	237.671	
	ドーム拡幅部	$2\pi \times (10.300 - 1.800/2) \times 1.898$	=	112.100	
	歩廊上面	$\pi \times (10.850^2 - 10.300^2)$	=	36.545	
	〃	$\pi \times (11.100^2 - 10.850^2)$	=	17.239	
	歩廊側面	$2\pi \times 11.100 \times 0.700$	=	48.820	
	〃	$2\pi \times 10.850 \times 0.200$	=	13.635	
	(通気孔) 壁面	$4 \times (1.100 \times 0.900 - 0.500 \times 0.500)$	=	2.960	
	〃 屋根底面	$1.400 \times 1.400 - 1.100 \times 1.100$	=	0.750	
	〃 屋根側面	$4 \times 1.400 \times 0.300$	=	1.680	
	通気孔控除	-1.100×1.100	=	-1.210	
	(人孔) 壁面	$4 \times 1.000 \times (0.567 + 0.232)/2$	=	1.598	
	人孔控除	-1.000×1.055	=	-1.055	
	(点検孔) 壁面	$1.900 \times (0.986 + 0.250)$	=	2.348	
	〃	$0.700 \times (0.986 + 0.752)$	=	1.217	
	〃	$1.200 \times (0.752 + 0.250)$	=	1.202	
	〃 ガラリ	$4 \times 0.500 \times 4 \times 0.060$	=	0.480	
	点検孔控除	$-1.900 \times (0.738 + 1.301)$	=	-3.874	
	(水位計架台) 側面	$(0.234 + 0.100)/2 \times 0.400 \times 4 + (0.234 + 0.100) \times (1.000 + 1.150)$	=	0.985	
	水位計控除	$-0.422 \times (1.000 + 1.150)$	=	-0.907	
	通気孔上面	1.400×1.400	=	1.960	
	水位計架台上面	$0.400 \times (1.000 + 1.150)$	=	0.860	
		Σ	=	475.004	m2 475.004

◆ 塗装工事

名 称	計 算 式 また は 根 拠 図			単 位	数 量
2.内面塗装工		ポリウレア樹脂塗装			
	側壁	$2\pi \times (10.300 - 0.300/2) \times 1.237$	=	78.889	
	〃	$2\pi \times 10.300 \times 4.950$	=	320.348	
	ドームリング	$2\pi \times 10.150 \times 0.700$	=	44.642	
	〃 底面	$\pi \times (10.300^2 - 10.150^2)$	=	9.637	
	底版	$\pi/4 \times 16.800^2$	=	221.671	
	〃	$\pi \times (16.800 + 1.500) \times 1.513$	=	86.984	
	〃	$\pi/4 \times (20.000^2 - 19.800^2)$	=	6.252	
	ヒット側面	$0.760 \times (1.500 + 1.900) \times 2$	=	5.168	
	(通気孔) 側面	$4 \times (1.077 \times 0.800 - 0.400 \times 0.400)$	=	2.806	
	〃 天井面	0.800×0.800	=	0.640	
	(通気孔) ガラリ	$4 \times 0.400 \times 4 \times 0.090$	=	0.576	
	〃 ガラリ	$4 \times 0.500 \times 4 \times 0.060$	=	0.480	
	〃 ガラリ	$4 \times (0.500 \times 0.500 - 0.400 \times 0.400)$	=	0.360	
	(人孔) 側面	$4 \times 0.700 \times (0.993 + 0.612)/2$	=	2.247	
	〃 上面	$1.000 \times 1.000 - 0.700 \times 0.700$	=	0.510	
	(点検孔) 側面	$1.500 \times (0.421 + 1.089)$	=	2.265	
	〃	$0.500 \times (1.089 + 0.850)$	=	0.970	
	〃	$1.000 \times (0.850 + 0.421)$	=	1.271	
	〃 上面	$1.900 \times 1.900 - 1.500 \times 1.500$	=	1.360	
	〃	$4 \times 1.600 \times 0.100$	=	0.640	
		Σ	=	787.716	m2 787.716

◆ 塗装工事

名 称	計 算 式 また は 根 拠 図			単 位	数 量
3.外壁塗装工		吹付塗装（複層塗材 吹付RE）			
	歩廊底面	$\pi \times (11.100^2 - 10.600^2)$	=	34.086	
	// 定着柱控除	$-6 \times 2.100 \times (0.350 + 0.402) / 2$	=	-4.738	
	側壁	$2\pi \times 10.600 \times 6.800$	=	452.892	
	定着柱	$6 \times 0.402 \times 2 \times 6.800$	=	32.803	
		Σ	=	515.043	m2 515.043

◆ 塗装工事

名称	計算式または根拠図	単位	数量
<p>断面図</p>			
<p>定着柱 6ヶ所</p>			

◆ 附帯設備工事

名 称	計 算 式 又 は 根 拠 図			単 位	数 量	
1.外部螺旋階段設置工		SUS304製 支柱高=8.800m	=	1.000	ヶ所	1.000
2.内部梯子設置工		FRP製、踊場1ヶ所・背かご付梯子 ΣH=4.200+5.450=9650mm	=	1.000	ヶ所	1.000
3.人孔蓋設置工		FRP製、内700×700	=	1.000	ヶ所	1.000
4.点検孔蓋設置工		FRP製、内1500×1500	=	1.000	ヶ所	1.000
5.通気孔ガラリ設置工		FRP製、内400×400	=	4.000	ヶ所	4.000
6.手摺設置工	屋根	SUS304製、H=1.100m×ΣL=66.130m	=	1.000	式	1.000
7.雨樋設置工		SUS304-φ100, ΣL=8.130m/ヶ所 振止め金具(SUS304製)、ルーフトレイン含む (1ヶ所当たりの数量)	=	6.000	ヶ所	6.000
		SUS304-φ100、L=4.00m	=	2.000	本	
		SUS製縦型ルーフトレイン	=	1.000	個	
		振止め金具(SUS304製)	=	5.000	組	
		90° エルボ SUS304-φ100用	=	1.000	個	

◆ 附帯設備工事

名 称	計 算 式 また は 根 拠 図			単 位	数 量	
8.防波管設置工	水位計	VP管(有孔管)φ100,ΣL=6.650m/ヶ所 振止金具(SUS329J4L,SUS304製)	=	1.000	ヶ所	1.000
		(数量の内訳)				
		VP管(有孔管)φ100 L=4.000m	=	2.000	本	
		ソケット	=	1.000	個	
		振止金具(SUS329J4L)	=	2.000	ヶ所	
		振止金具(SUS304)	=	2.000	ヶ所	
7.フロートスイッチ	フロートスイッチ	VP管(有孔管)φ65,ΣL=6.650m/ヶ所 振止金具(SUS329J4L,SUS304製)	=	3.000	ヶ所	3.000
		(数量の内訳 3ヶ所分)				
		VP管(有孔管)φ65 L=4.000m	=	6.000	本	
		ソケット	=	3.000	個	
		振止金具(SUS329J4L)	=	2.000	ヶ所	
		振止金具(SUS304)	=	2.000	ヶ所	
9.足掛金物設置工		W300(樹脂被覆)材料込	=	3.000	本	3.000
10.避雷設備設置工		SUS304製 支持管 H=4.000m	=	1.000	式	1.000
		上記労務と同数の材料		1.000	式	

◆ 池内配管工事

名 称	計 算 式 また は 根 拠 図			単 位	数 量
《材料》					
1.流入管φ250					
		ステンレス鋼管 7.5K			
		SUS304(Sch20)			
	1Fラツパ口付長管	φ250 L=2607		本	1
	2F短管 (スティフナー付)	SUS304(Sch20) φ250 L=2000		本	1
	2F90° 曲管	SUS304(Sch20) φ250×90° L=443×443		本	1
	1F長管	SUS304(Sch20) GX挿し口加工 φ250 L=2757		本	1
	フランジ継手材	SUS304 φ250 ボルト、ナット		組	3
	振止金具	SUS316 φ250用 L=1500		組	2
	支持金具	SS400 φ250×H450		組	2
2.流出管φ350					
		ステンレス鋼管 7.5K			
		SUS304(Sch20)			
	1Fラツパ口付短管	φ350 L=887		本	1
	2F90° 曲管	SUS304(Sch20) φ350×90° L=363×363		本	1
	1F長管	SUS304(Sch20) NS挿し口加工 φ350 L=3950		本	1
	フランジ継手材	SUS304 φ350 ボルト、ナット		組	2
	支持金具	SS400 φ350×H550		組	3

◆ 池内配管工事

名 称	計 算 式 又 は 根 拠 図		単 位	数 量
3.排泥管 φ 150				
		ステンレス鋼管 7.5K		
	1Fラップ口付短管	SUS304(Sch20) φ 150 L=495	本	1
	2F90° 曲管	SUS304(Sch20) φ 150 × 90° L=255 × 255	本	1
	1F長管	SUS304(Sch20) GX挿し口加工 φ 150 L=3950	本	1
	フランジ継手材	SUS304 φ 150 ボルト、ナット	組	2
	支持金具	SS400 φ 150 × H650	組	3
4.越流管 φ 150				
		ステンレス鋼管 7.5K		
	1Fラップ口付長管	SUS329J4L(Sch20) φ 150 L=4000	本	1
	2F短管	SUS304(Sch20) φ 150 L=1270	本	1
	2F長管 (スチフナー付)	SUS304(Sch20) φ 150 L=2500	本	1
	2F90° 曲管	SUS304(Sch20) φ 150 × 90° L=280 × 280	本	1
	1F長管	SUS304(Sch20) GX挿し口加工 φ 150 L=3037	本	1
	フランジ継手材	SUS304 φ 150 ボルト、ナット	組	4
	振止金具	SUS329J4L φ 150用 L=1000	組	2
		SUS304 φ 150用 L=1000	組	2
	支持金具	SS400 φ 150 × H650	組	2

◆ 池内配管工事

名 称	計 算 式 また は 根 拠 図			単 位	数 量
《管工》					
1.流入管φ250					
	鋼管据付工	SUS φ250 3.200+5.050	= 8.250	m	8.3
	フランジ継手工	φ250		口	3
	挿し口加工	DIP.GX型φ250		口	1
	振止金具設置工	φ250		組	2
	支持金具設置工	φ250		組	2
2.流出管φ350					
	鋼管据付工	SUS φ350 4.313+1.250	= 5.563	m	5.6
	フランジ継手工	φ350		口	2
	挿し口加工	DIP.NS型φ350		口	1
	支持金具設置工	φ350		組	3
3.排泥管φ150					
	鋼管据付工	SUS φ150 4.205+0.750	= 4.955	m	5.0
	フランジ継手工	φ150		口	2
	挿し口加工	DIP.GX型φ150		口	1
	支持金具設置工	φ150		組	3

◆ 池内配管工事

名 称	計算式または根拠図			単 位	数 量
4.越流管φ150					
	鋼管据付工	SUS φ150 3.317+8.050	=	11.367	m
	フランジ継手工	φ150		口	4
	挿し口加工	DIP.GX型φ150		口	1
	振止金具設置工	φ150		組	2
	振止金具設置工	φ150		組	4
	支持金具設置工	φ150		組	2

新設道路内配管 数量計算書

令和5年度

横瀬町姿見山配水池築造工事

秩父広域市町村圏組合水道局

設計数量総括表

工種・種別	細別	数量	設計数量	単位	數位	備考
場内配管工						
送水管(新設道路内配管)						
管路土工						
舗装版切断工	アスファルト舗装版 t=15cm以下	6.80	7	m	1	
舗装版直接掘削・積込工	As t=10cm以下 0.28BH	2.89	3	m ²	1	
As塊運搬工	DT4t L=4.1Km	0.14	0.1	m ³	0.1	
廃材持込料	As廃材	0.33	0.3	t	0.1	
Co・As版切断濁水運搬費	DT2t L=35.0Km			台	1	0.130×1.1=0.14t
濁水処分費	舗装版切断濁水 処理に焼却含まず	0.130	0.1	m ³	0.1	
BH掘削積込	0.28BH	117.03	120	m ³	10	
管路埋戻費	山砂 0.28BH	47.93	50	m ³	10	
管路埋戻費	発生土 0.28BH	57.55	60	m ³	10	
発生土運搬費	DT4t L=4.5Km	59.48	60	m ³	10	
整地	残土受入れ地での処理	59.48	60	m ³	10	
下層路盤工(車道部) (施工幅1.8m未満)	仕上り厚0.12m 再生切込碎石(RC-40)	82.22	82	m ²	1	
上層路盤工(車道部) (施工幅1.8m未満)	仕上り厚0.12m 粒調碎石(M-30)	2.89	3	m ²	1	
As舗装工 (車道・路肩部)	人力 再生密粒As(13) t=3cm PK-3	2.89	3	m ²	1	

設計数量総括表

工種・種別	細別	数量	設計数量	単位	數位	備考
舗装本復旧工(送配水管)						
仮舗装撤去工						
舗装版切断工	アスファルト舗装版 t=15cm以下	9.65	10	m	1	
舗装版直接掘削・積込	As t=10cm以下 0.28BH	7.22	7	m ²	1	
路盤すき取り (BH掘削積込)	0.28BH	0.06	0.06	m ³	0.01	
発生土運搬費	DT4t L=4.5Km	—	—	m ³	1	再利用
廃材持込料	発生土	—	—	t	1	再利用
As塊運搬費	DT4t L=4.5Km	0.31	0.3	m ³	0.1	
廃材持込料	As廃材	0.73	0.7	t	0.1	
舗装工						
Co・As切断濁水運搬費		—	—	台	1	管路土工(送配水管) へ計上
濁水処分費		—	—	m ³	0.1	管路土工(送配水管) へ計上
不陸整正工 (施工幅1.8未満)	補足材 M-30 整正厚0.03m	4.33	4	m ²	1	
表層工 (車道・路肩部)	機械 施工幅1.4~3.0m以下 再生密粒As(13) t=50mm PK-3	7.22	7	m ²	1	
仮設工						
土留工						
軽量鋼矢板たて込み工 (両側分)機械施工	Ⅱ型 2.00m以下	3.40	3.4	m	0.1	
軽量鋼矢板引抜工 (両側分)機械施工	Ⅱ型 2.00m以下	3.40	3.4	m	0.1	

設計数量総括表

工種・種別	細別	数量	設計数量	単位	數位	備考	
支保工 (軽量金属製)設置撤去	1段 2.0m以下 軽量金属 水圧式ハイブサポート	3.40	3.4	m	0.1		
軽量鋼矢板賃料 (継続工事無し)使用数量	修理費及び損耗費有り 供用日数 日	1	1	式	1	H=2.00m	
管弁類購入費(送配水管)							
DIP	φ 250	1	1	式		材料集計表のとおり	
送配水管布設工							
鋳鉄管吊込み据付工	機械力 φ 250	125.44	125.4	m	0.1		
GX形継手接合工	直管 φ 250	25	25	口	1		
GX形継手接合工	異形管 φ 250	3	3	口	1		
GX形継手接合工	G-Linkを用いた異形管 φ 250	2	2	口	1		
フランジ継手工	7.5K φ 75	2	2	口	1		
鋳鉄管切断工	エンジンカッター使用 φ 250	2	2	口	1		
空気弁設置工	人力 φ 25	1	1	基	1		
管明示テープ工	ダクタイル鋳鉄管 φ 250	125.44	125.4	m	0.1		
ポリエチレンスリーブ被覆工	(固定用ゴムバンド) φ 250	125.44	125.4	m	0.1		
管明示シート工	W=15cm ダブル	125.44	125.4	m	0.1		
空気弁室築造	丸型鉄蓋 φ 600	1	1	箇所	1		
現場発生品及び支給品運搬工	廢材(ダクタイル鋳鉄管) 2t級 2t吊 運搬距離6km			—	回	1	流入管GX φ 250に計上 0.038t
スクラップ	ダクタイル鋳鉄管(切管残管) へビー-H3			—	t	0.1	流入管GX φ 250に計上

設計数量総括表

工種・種別	細別	数量	設計数量	単位	數位	備考
間接工事費						
共通仮設費(積分)						
運搬費						
仮設材等の運搬費 (1車1回)往復	製品長12m以内 片道運搬距離10km		-	t	0.1	流入管GXφ250 に計上
仮設材等の積込・取卸し費	基地積込→現場→基地取卸		-	t	0.1	流入管GXφ250 に計上
準備費						
技術管理費						
通水試験工	中口径φ100～φ250 中距離101m～500m		-	日	0.1	流入管GXφ250 に計上

工 種 : 新町道整備土工 (送配水管)

補助

種 別	形状寸法	町道舗装道 (As)	新町道 (改良道)	本復旧	流出管 GX φ 350	流出管 HPPE φ 100			数 量	単 位
管路土工 (送配水管)										
舗装版切断工	アスファルト舗装版 t=15cm以下	6.80							= 6.80	m
舗装版直接 掘削・積込工	As t=10cm以下 0.28BH	2.89							= 2.89	m ²
As塊運搬工	DT4t L=4.1Km									0.14 m ³
	車道	0.14							= 0.14	m ³
	歩道								= 0.00	m ³
	計								= 0.14	m ³
廢材持込料	As廢材									0.33 t
	車道2.35t/m ³	0.33							= 0.33	t
	歩道2.15t/m ³								= 0.00	t
	計								= 0.33	t
Co・As版切断濁 水運搬費	DT2t L=35.0Km									台
濁水処分費	舗装版切断濁水	0.009		0.013	0.037	0.071			= 0.130	m ³
BH掘削積込	0.28BH	4.39	112.64						= 117.03	m ³
管路埋戻費	山砂 0.28BH	1.74	46.19						= 47.93	m ³
管路埋戻費	發生土 0.28BH	2.02	55.53						= 57.55	m ³
發生土運搬費	DT4t L=4.5Km	2.37	57.11						= 59.48	m ³
整地	残土受け入れ地での処理									59.48 m ³
下層路盤工(車道部) (施工幅1.8m未満)	仕上り厚0.12m 再生切込碎石(RC-40)	2.89	79.33						= 82.22	m ²
上層路盤工(車道部) (施工幅1.8m未満)	仕上り厚0.12m 粒調碎石(M-30)	2.89							= 2.89	m ²
As舗装工 (車道・路肩部)	人力 再生密粒As(13) t=3cm PK-3	2.89							= 2.89	m ²

土工計算表 1 - 1

町道舗装道 (As)

補助(送水管)

計算 番号	新設管径 (mm)	既設管径 (mm)	土工延長 (m)	掘削幅 (m)	土被り (m)	掘削深 (m)	現況 表層厚 (m)	計画 舗装厚 (m)	舗装切断		舗装版取壊		掘削		
									切断長 (m)	濁水 (m3)			掘削高 (m)	管控除 (m2)	掘削量 (m3)
									L2	V1	S1	V2	H1	S2	V3
									L1×2	L2×0.0013	L1×W	S×t1	H-t1	既設管	(W×H1-S2)×L1
A	DIP φ 250		3.40	0.85	1.20	1.57	0.05	0.270	6.80	0.009	2.89	0.14	1.52		4.39
計			3.40						6.80	0.009	2.89	0.14			4.39

計算 番号	新設管径 (mm)	既設管径 (mm)	土工延長 (m)	掘削幅 (m)	土被り (m)	掘削深 (m)	現況 表層厚 (m)	計画 舗装厚 (m)	舗装切断		舗装版取壊		掘削		
									切断長 (m)	濁水 (m3)			掘削高 (m)	管控除 (m2)	掘削量 (m3)
									L2	V1	S1	V2	H1	S2	V3
									L1×2	L2×0	L1×W	S×t1	H-t1	既設管	(W×H1-S2)×L1
B	DIP φ 250		122.04	0.65	1.05	1.42	0.00	0.120	0.00	0.000	0.00	0.00	1.42		112.64
計			122.04						0.00	0.000	0.00	0.00			112.64

土工計算表 1 - 2

町道舗装道 (As)

補助(送水管)

計算 番号	新設管径 (mm)	既設管径 (mm)	埋戻(山砂)			埋戻(発生土)		残土処分		路盤 復旧 (m2)	土留工		
			埋戻高 (m)	管控除 (m2)	埋戻量 (m3)	埋戻高 (m)	埋戻量 (m3)	土砂 (m3)	As (m3)		h=2.00 (m)	h=2.50(1) (m)	h=2.50(2) (m)
			H4	S3	V4	H5	V5	V6					
			H-t2	新設管	(W×H4-S3)×L1	H-t2-H4	L1×W×H5/0.9	V3-V5	V2	S1			
A	DIP φ 250		0.67	0.057	1.74	0.630	2.02	2.37	0.14	2.89	3.40		
計					1.74		2.02	2.37	0.14	2.89	3.40	0.00	0.00

積算条件

現況表層厚 (m)	0.05
計画舗装厚 (m)	0.270
濁水発生量 (t=5cm) m3/m	0.0013

土工計算表 2 - 2

新町道 (改良道)

補助(送水管)

計算 番号	新設管径 (mm)	既設管径 (mm)	埋戻(山砂)			埋戻(発生土)		残土処分		路盤 復旧 (m2)	土留工		
			埋戻高 (m)	管控除 (m2)	埋戻量 (m3)	埋戻高 (m)	埋戻量 (m3)	土砂 (m3)	As (m3)		h=2.00 (m)	h=2.50 (m)	h=3.00 (m)
			H4	S3	V4	H5	V5	V6					
			H-t2	新設管	(W×H4-S3)×L1	H-t2-H4	L1×W×H5/0.9	V3-V5	V2	S1			
B	DIP φ 250		0.67	0.057	46.19	0.630	55.53	57.11	0.00	79.33			
計					46.19		55.53	57.11	0.00	79.33	0.00	0.00	0.00

積算条件

現況表層厚 (m)	0.00
計画舗装厚 (m)	0.120
濁水発生量 (t=0cm) m3/m	0

土工管控除面積 (配水管)

明示テープ
使用量

管種	口径	算式	数量	単位
铸铁管	φ75	$\pi/4 \times 0.09^2$	0.006	m ²
铸铁管	φ100	$\pi/4 \times 0.12^2$	0.011	m ²
铸铁管	φ150	$\pi/4 \times 0.17^2$	0.023	m ²
铸铁管	φ200	$\pi/4 \times 0.22^2$	0.038	m ²
铸铁管	φ250	$\pi/4 \times 0.27^2$	0.057	m ²
铸铁管	φ300	$\pi/4 \times 0.32^2$	0.080	m ²
铸铁管	φ350	$\pi/4 \times 0.37^2$	0.107	m ²
ポリエチレン管	φ50	$\pi/4 \times 0.06^2$	0.003	m ²
ポリエチレン管	φ75	$\pi/4 \times 0.09^2$	0.006	m ²
ポリエチレン管	φ100	$\pi/4 \times 0.13^2$	0.013	m ²
ポリエチレン管	φ150	$\pi/4 \times 0.18^2$	0.025	m ²
ポリエチレン管	φ200	$\pi/4 \times 0.25^2$	0.049	m ²
塩ビ管	φ50	$\pi/4 \times 0.06^2$	0.003	m ²
塩ビ管	φ75	$\pi/4 \times 0.09^2$	0.006	m ²
塩ビ管	φ100	$\pi/4 \times 0.11^2$	0.009	m ²
塩ビ管	φ150	$\pi/4 \times 0.17^2$	0.023	m ²
塩ビ管	φ200	$\pi/4 \times 0.22^2$	0.038	m ²
石綿管	φ50	$\pi/4 \times 0.07^2$	0.004	m ²
石綿管	φ75	$\pi/4 \times 0.10^2$	0.008	m ²
石綿管	φ100	$\pi/4 \times 0.12^2$	0.011	m ²
石綿管	φ150	$\pi/4 \times 0.18^2$	0.025	m ²
鋼管	φ50	$\pi/4 \times 0.06^2$	0.003	m ²
鋼管	φ75	$\pi/4 \times 0.09^2$	0.006	m ²
鋼管	φ100	$\pi/4 \times 0.11^2$	0.009	m ²

係数 (管1m当たり使用長)
0.3181
0.4241
0.6409
0.8294
1.0179
1.2064
1.3949
0.2262
0.3393
0.4901
0.6786
0.9425

計算 番号	舗装種別	新設管	既設管	掘削幅	土被り		掘削深	算式	数量	単位
					新設管	既設管				
A	町道As舗装道	DIP φ250	-	0.85	1.20	-	1.57	3.40	3.40	m

配水管土工延長調書(2)

新町道(改良道)

補助

計算 番号	舗装種別	新設管	既設管	掘削幅	土被り		掘削深	算 式	数 量	単 位
					新設管	既設管				
B	町道・改良道	DIP φ250	-	0.65	1.05	-	1.42	122.04	122.04	m

濁水処理量の算定

切断厚t= 5 cm	1m当り濁水処理量 = 0.00130
------------	---------------------

※ 埼玉県土木工事共通仕様書に定める濁水処理量の算定による。

		1m当り		100m当り
舗装切断厚	計 算 式	濁水処理量	舗装切断厚	濁水処理量
$t \leq 5$	$\frac{(5\text{cm} - 0.0013) \times 5}{5} + 5\text{cm}$	0.00130 m ³ /m	5	0.130
$6 \leq t \leq 10$	$\frac{(10\text{cm} - 5\text{cm}) \times 5}{5} + 5\text{cm}$		10	0.240
$11 \leq t \leq 15$	$\frac{(15\text{cm} - 10\text{cm}) \times 5}{5} + 10\text{cm}$		15	0.350
$16 \leq t \leq 20$	$\frac{(20\text{cm} - 15\text{cm}) \times 5}{5} + 15\text{cm}$		20	0.460
$21 \leq t \leq 25$	$\frac{(25\text{cm} - 20\text{cm}) \times 5}{5} + 20\text{cm}$		25	0.570
$26 \leq t \leq 30$	$\frac{(30\text{cm} - 25\text{cm}) \times 5}{5} + 25\text{cm}$		30	0.680
$31 \leq t \leq 35$	$\frac{(35\text{cm} - 30\text{cm}) \times 5}{5} + 30\text{cm}$		35	0.790
$36 \leq t \leq 40$	$\frac{(40\text{cm} - 35\text{cm}) \times 5}{5} + 35\text{cm}$		40	0.900

工 種 : 舗装本復旧工(送配水管)

補助

種 別	計 算 式	数 量	単 位
仮舗装撤去工			
舗装版切断 アスファルト舗装版 t=15 c m以下	図面より 車道 9.65 =	9.65	m
舗装版直接掘削・積込 As t=10cm以下 0.28BH	図面より 車道 7.22 =	7.22	m ²
路盤すき取り (BH掘削積込) 0.28BH	仮復旧面積 2.89 × 0.02 =	0.06	m ³
発生土運搬費 DT4t L=6.5Km	不陸整生補足材に再利用 =	0.00	m ³
廃材持込料 発生土	不陸整生補足材に再利用 =	0.00	t
As塊運搬費 DT4 t L=4.5Km	仮復旧部 2.89 × 0.03 = 0.09		
	影響部 全体 仮復旧計 7.22 - 2.89 = 4.33 4.33 × 0.05 = 0.22		
	0.09 + 0.22 =	0.31	m ³
廃材持込料 As廃材	0.31m ³ × 2.35 t/m ³ =	0.73	t
舗装工			
Co・As切断濁水運搬費 DT2t L=45.0Km	管路土工(送配水管)へ計上 =		台
濁水処分費 Co・As版切断濁水	L 管路土工(送配水管)へ計上 9.65 × 0.0013 =	0.013	m ³

工 種 : 舗装本復旧工(送配水管)

補助

種 別	計 算 式	数 量	単 位
不陸整正			
補足材 M-30 t=1.3cm	4.33 =	4.33	m2
表層(車道・路肩部) 施工幅1.4m以上 再生密粒度As(13) t=5cm PK-3	図面より 7.22 =	7.22	m2

工 種 : 仮設工(土留工)

補助

種 別	計 算 式	数 量	単 位
土留工			
軽量鋼矢板たて込み工 (両側分)機械施工	II型 2.00m以下 3.40 (矢板賃料算出① 施工延長より) =	3.40	m
軽量鋼矢板引抜工 (両側分)機械施工	II型 2.00m以下 3.40 (矢板賃料算出① 施工延長より) =	3.40	m
支保工 (軽量金属製)設置撤去	1段 2.0m以下 3.40 (矢板賃料算出① 施工延長より) =	3.40	m
軽量鋼矢板賃料 軽量鋼矢板H=2.0 1段 (継続工事無し)	修理費及び損耗費有り t 供用日 = 日 (矢板賃料算出①より) 使用回数 = 回	1.0	式

工 種 : 管弁類購入費 (送配水管)

補助

名 称	規 格	計 算 式	数 量	単 位
配水用ダクタイル鋳鉄管	φ 250mm		1	式
GX受口直管	S種 φ 250×5000	別紙 材料集計表 - 1のとおり	24	本
GX受口直管 (切管)	S種 φ 250×5000	〃	1	本
GX形曲管	φ 250×11 1/4°	〃	1	個
GX形曲管	φ 250×5 5/8°	〃	1	個
GX形両受短管	φ 250	〃	1	個
GX形フランジ付T字管	φ 250×φ 75	〃	1	個
GX形接合材料	φ 250	〃	3	個
GX形G-Link	φ 250	〃	2	個
GX形ライナ	φ 250	〃	3	個
空気弁	φ 25mm		1	式
両フランジ短管	GF×RF 7.5K φ 75×H150	別紙 材料集計表 - 2のとおり	1	個
ボール式補修弁 (レバー式)	SCS GF×RF7.5K φ 75×H150	〃	1	個
急排気空気弁	SUS304 RF φ 75×φ 25	〃	1	個
ダクタイル鋳鉄管 フランジガasket	GF1号 φ 75 7.5K	〃	3	枚
ダクタイル鋳鉄管 六角ボルト・ナット	φ 75 M16×75×4本	〃	3	組
その他				
消火栓・空気弁室用鉄蓋	60型 100 蓋・枠	別紙 材料集計表 - 2のとおり	1	個
消火栓・空気弁室 上部壁	60型 200A	〃	1	個
消火栓・空気弁室 下部壁	60型 300C	〃	1	個
消火栓・空気弁室 底板	60型 40S	〃	1	個
鉄蓋変形防止用調整金具	M16×150H	〃	1	組
鉄蓋調整部用型枠セット (丸形)	φ 600	〃	1	組

材料集計表 - 1

ダクタイル鋳鉄管(GX) φ 250mm

新町道(改良道)

補助

名 称	形状 . 寸法	単位	配管詳細図							計	
			L=125.44m								
GX受口直管	S種 φ 250 × 5000	本	24							24	
GX受口直管(切管)	S種 φ 250 × 5000	本	1							1	
GX形曲管	φ 250 × 11 1/4°	個	1							1	
GX形曲管	φ 250 × 5 5/8°	個	1							1	
GX形両受短管	φ 250	個	1							1	
GX形フランジ付T字管	φ 250 × φ 75	個	1							1	
GX形接合材料	φ 250	個	3							3	
GX形G-Link	φ 250	個	2							2	
GX形ライナ	φ 250	個	3							3	
延長計											
識別マーカー	F1 配水管用	個	8							8	
管明示テープ	20m/個	m	φ 250 125.44							× 1.0179	127.69
ポリエチレンスリーブ	水道用 φ 250 × 6000	枚	φ 250(1m当り)	$6.00 \times (1 + 0.2) \div 5.00 = 1.44m$							
ポリエチレンスリーブ				$125.44 \times 1.44 \div 6.00$							31.00
固定用ゴムバンド	φ 250	個	φ 250(1m当り)	【 4組×(1 + 0.5) + (5.0 - 1.0m) 】 ÷ 5.0 = 2.00個							
				125.44×2.00							251.00
管明示シート	50m/巻	m	φ 250 125.44								125.44

材料集計表 - 2

空気弁 φ25mm

新町道(改良道)

補助

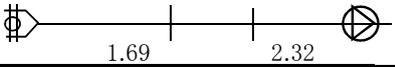
名称	形状・寸法	単位	配管詳細図							計
			L=125.44m							
両フランジ短管	GF×RF 7.5K φ75 × H150	個	1							1
ボール式補修弁(レバー式)	SCS GF×RF7.5K φ75 × H150	個	1							1
急排気空気弁	SUS304 RF φ75 × φ25	個	1							1
ダクタイル鋳鉄管 フランジガasket	GF1号 φ75 7.5K	枚	3							3
ダクタイル鋳鉄管 六角ボルト・ナット	φ75 M16×75×4本	組	3							3
消火栓・空気弁室用鉄蓋	60型 100 蓋・枠	個	1							1
消火栓・空気弁室 上部壁	60型 200A	個	1							1
消火栓・空気弁室 下部壁	60型 300C	個	1							1
消火栓・空気弁室 底板	60型 40S	個	1							1
鉄蓋変形防止用調整金具	M16×150H	組	1							1
鉄蓋調整部用型枠セット(丸形)	φ600	組	1							1
超早強性無収縮モルタル	25kg	袋	1							1

切 管 調 書 1

ダクタイル鋳鉄管(GX-S) φ250mm 5.00m

町道3157号線他

補助

番号	管 切 断 概 略 図 切断口	甲切管 (m)	乙切管1 (m)	乙切管2 (m)	乙切管3 (m)	乙切管4 (m)	残 管 (mm)	切管か所数		
								切断のみ	切断溝切	
1		1.69	2.32				0.99	2		
合計			4.01					0.99	2.00	0.00

残管重量

直	部	=	0.99	m	×	38.71	kg/m	=	38.323	kg			
受	口	突	部	=	ヶ	所	×	29.90	kg	=	0.000	kg	
挿	口	突	部	=	ヶ	所	×	0.44	kg	=	0.000	kg	
合計	=								38.32	kg	=	0.038	t

工 種 : 送配水管布設工

補助

種 別	計 算 式	数 量	単 位
鑄鉄管吊込み据付工	呼び径250 機械 管心長 125.44 =	125.44	m
GX形継手接合工	直管 呼び径250 直管 切管 24 + 1 =	25	口
GX形継手接合工	異形管 呼び径250 11° 5° F付T 両受×2 G-Link 1 + 1 + 1 + 2 - 2 =	3	口
GX形継手接合工	G-Linkを用いた異形管 呼び径250 2 =	2	口
フランジ継手工	呼び径75 7.5K 空気弁 3 - 1 =	2	口
鑄鉄管切断工	エンジンカッター使用 呼び径250 切管調書 2 =	2	口
空気弁設置工	呼び径25 人力(フランジ 接合1口含む) 1 =	1	基
管明示テープ工	呼び径250 ダクタイル鑄鉄管 布設工より 125.44 =	125.44	m
ポリエチレンスリーブ 被覆工 (固定用ゴムバンド)	呼び径250 ダクタイル鑄鉄管 配管延長より 125.44 =	125.44	m
管明示シート工	W=15cm ダブル φ 250 125.44 =	125.44	m
現場発生品及び支給品運搬工 ダクタイル鑄鉄管	2t級 2t吊 運搬距離6km(切管調書より) 切管調書 0.038 t =	-	回
ダクタイル鑄鉄管(切管残管) スクラップ	へビーH3 0.038 t =	-	t

工 種 : 空気弁室築造

補助

種 別	計 算 式	数 量	単 位
鉄蓋設置 空気弁室 丸型鉄蓋φ600	(新設) 1	= 1	個
調整リング設置 空気弁室 φ600×50H	(新設) 1	= 1	個
レコン製ボックス設置 空気弁室 円形4号 上部壁H200	(新設) 1	= 1	個
レコン製ボックス設置 空気弁室 円形4号 下部壁H300	(新設) 1	= 1	個
レコン製ボックス設置 空気弁室 円形4号 底版H40	(新設) 1	= 1	個
砕石基礎工	RC-40 t=10cm (空気弁) $1.00^2 \times \pi / 4 - 0.50^2 \times \pi / 4$	= 0.59	m ²

工 種 : 共通仮設費

種 別	計 算 式	数 量	単 位
運搬費			
仮設材等の運搬費 軽量鋼矢板(Ⅱ型) 1日あたり使用枚数	軽量鋼矢板(Ⅱ型) H=2.0m 流入管GX φ 250に計上	—	
軽量鋼矢板(Ⅱ型) H=2.0m	流入管GX φ 250に計上	—	t
仮設材等の積込・取卸し費	L=10.0Km 流入管GX φ 250に計上		
	仮設材等の運搬費より =	—	t
準備費			
技術管理費			
通水試験工	「通水試験に係る歩掛り」より 流入管GX φ 250に計上 中口径 φ 100～φ 250 中距離 101m～500m	—	日

横瀬町姿見山配水池築造工事
(新町道内送水管整備)

仮設材賃料計算書

①軽量鋼矢板賃料算出

軽量鋼矢板(LSP2型) 矢板長2.0m・切梁1段

- ・ 共用日数=矢板使用箇所数×1.7(共用日数割増)

施工延長

3.40 m			計L=3.40m

日進量	
-----	--

矢板使用回数	
矢板共用日数	

1口当り重量	$(m/口) / 0.25(m/枚) \times 2(両面)$	=	(枚)
	$(枚) \times 2.0(m) \times 0.0148(t/m)$	=	(t)
使用回数	=	回	
補正率	$1/2 \times (n + 1)$	=	※ n は矢板の使用回数 n が2以上の時のみ補正 n が2以上の時のみ補正する。

施工日数の算定（軽量鋼矢板 H=2.00m）

算定表② 軽量鋼矢板

1ロット 標準延長= 15.00m
H= 2.00m

施工延長 3.40m
掘削幅 0.85m

工種	規格	数量	一日当りの 施工量	施工日数 (実日数)
舗装版直接掘削積込	クローラ型 山積0.28m ³	15.00 × 0.85m = 12.75 m	m ²	日
機械掘削	クローラ型 山積0.28m ³	全体数量 4.39 ÷ 施工延長 3.40 × 15.00 = 19.37 m ³	m ³	日
建込工	掘削深 2.0m以下	15.00 m	m	日
管布設工	呼び径250mm クレーン付トラック使用	15.00 m	m	日
埋戻工	クローラ型 山積0.28m ³	全体数量 3.76 ÷ 施工延長 3.40 × 15.00 = 16.59 m ³	m ³	日
引抜き工	掘削深 2.0m以下	15.00 m	m	日
計				日

日当り 施工延長	m	日	=	≒	m/日
実日数	m	m/日	=	≒	日
供用日数	m	m/日	× 不稼働日数 1.7	=	≒ 日
使用面積	3.40 ÷ 1枚/幅 0.25 × 側 2	枚	×	t/枚 0.0296	= t/日
補正係数	1/2 × 使用回数 + 1)	=	3.40 ÷ 日当り延長	=	使用回数
運搬重量	t				

流入管DIP(GX)φ250mm 数量計算書

令和5年度

横瀬町姿見山配水池築造工事

秩父広域市町村圏組合水道局

設計数量総括表

工種・種別	細別	数量	設計数量	単位	數位	備考
場内配管工						
流入管(場内配管)						
管路土工						
BH掘削積込	0.28BH	146.32	150	m3	10	
管路埋戻費	山砂 0.28BH	57.46	60	m3	10	
管路埋戻費	発生土 0.28BH	84.83	80	m3	10	
発生土運搬費	DT4t L=4.5Km	61.49	60	m3	10	
整地	残土受入れ地での処理	61.49	60	m3	10	
下層路盤工(車道部)	全仕上り厚0.1m 再生切込碎石(RC-40)	49.78	50	m2	1	
仮設工						
土留工						
軽量鋼矢板たて込み工 (両側分)機械施工	Ⅱ型 2.00m以下	55.55	55.6	m	0.1	
軽量鋼矢板引抜工 (両側分)機械施工	Ⅱ型 2.00m以下	55.55	55.6	m	0.1	
支保工 (軽量金属製)設置撤去	1段 2.0m以下 軽量金属 水圧式ハイブサポート	55.55	55.6	m	0.1	
軽量鋼矢板賃料 (継続工事無し)使用数量	修理費及び損耗費有り t 供用日数 日	1	1	式	1	H=2.00m
管弁類購入費(流入管)						
DIP	φ250	1	1	式		材料集計表のとおり

設計数量総括表

工種・種別	細別	数量	設計数量	単位	數位	備考
流入管布設工						
鋳鉄管吊込み据付工	機械力 φ 250	131.86	131.9	m	0.1	
GX形継手接合工	直管 φ 250	26	26	口	1	
GX形継手接合工	異形管 φ 250	12	12	口	1	
GX形継手接合工	G-Linkを用いた異形管 φ 250	10	10	口	1	
鋳鉄管切断工	エンジンカッター使用 φ 250	8	8	口	1	
伸縮可とう管設置工	GX両挿し口・鋳鉄製 φ 250	1	1	基	1	
鋳鉄製仕切弁設置	機械 φ 250	1	1	基	1	
管明示テープ工	ダクタイル鋳鉄管 φ 250	131.86	131.9	m	0.1	
ポリエチレンスリーブ被覆工	(固定用ゴムバンド) φ 250	132.16	132.2	m	0.1	
管明示シート工	W=15cm ダブル	131.84	131.8	m	0.1	
ネジ式弁筐設置工	A形1号 座台共	1	1	箇所	1	
現場発成品及び支給品運搬工	廃材(ダクタイル鋳鉄管) 2t級 2t吊 運搬距離6.1km			回	1	0.892t
スクラップ	ダクタイル鋳鉄管(切管残管) へビーH3	0.89	0.9	t	0.1	
間接工事費						
共通仮設費(積分)						
運搬費						
仮設材等の運搬費 (1車1回)往復	製品長12m以内 片道運搬距離10km			t	0.1	土留材質料集計表より
仮設材等の積込・取卸し費	基地積込→現場→基地取卸			t	0.1	土留材質料集計表より

設計数量総括表

工種・種別	細別	数量	設計数量	単位	数位	備考
準備費						
技術管理費						
通水試験工	中口径φ100～φ250 中距離101m～500m			日	0.1	
通水試験工	大口径φ300以上 中距離101m～500m			日	0.1	

工 種 : 整備土工 (流入管)

補助

種 別	形状寸法	場内簡易 舗装	場内舗装 無し						数 量	単 位
管路土工 (送配水管)										
BH掘削積込	0.28BH	72.19	74.13						= 146.32	m ³
管路埋戻費	山砂 0.28BH	28.99	28.47						= 57.46	m ³
管路埋戻費	発生土 0.28BH	37.61	47.22						= 84.83	m ³
発生土運搬費	DT4t L=4.5Km	34.58	26.91						= 61.49	m ³
整地	残土受け入れ地での処理								61.49	t
下層路盤工(車道部) (施工幅1.8m未満)	全仕上り厚0.1m 再生切込碎石(RC-40)	49.78							= 49.78	m ²
	φ250									

土工計算表 1 - 1

場内簡易舗装

補助(流入管)

計算 番号	新設管径 (mm)	既設管径 (mm)	土工延長 (m)	掘削幅 (m)	土被り (m)	掘削深 (m)	現況 表層厚 (m)	計画 舗装厚 (m)	舗装切断		舗装版取壊		掘削		
									切断長 (m)	濁水 (m ³)			掘削高 (m)	管控除 (m ²)	掘削量 (m ³)
									L2	V1	S1	V2	H1	S2	V3
									L1×2	L2×0	L1×W	S×t1	H-t1	既設管	(W×H1-S2)×L1
1	DIP φ 250		76.59	0.65	1.08	1.45	0.00	0.100	0.00	0.000	0.00	0.00	1.45		72.19
計			76.59						0.00	0.000	0.00	0.00			72.19

土工計算表 2 - 1

場内舗装無し

補助(流入管)

計算 番号	新設管径 (mm)	既設管径 (mm)	土工延長 (m)	掘削幅 (m)	土被り (m)	掘削深 (m)	現況 表層厚 (m)	計画 舗装厚 (m)	舗装切断		舗装版取壊		掘削		
									切断長 (m)	濁水 (m3)			掘削高 (m)	管控除 (m2)	掘削量 (m3)
									L2	V1	S1	V2	H1	S2	V3
			L1	W	DP	H	t1	t2	L1×2	L2×0	L1×W	S×t1	H-t1	既設管	(W×H1-S2)×L1
2	DIP φ 250		55.55	0.85	1.20	1.57	0.00	0.000	0.00	0.000	0.00	0.00	1.57		74.13
計			55.55						0.00	0.000	0.00	0.00			74.13

土工計算表 1 - 2

場内簡易舗装

補助(流入管)

計算 番号	新設管径 (mm)	既設管径 (mm)	埋戻(山砂)			埋戻(発生土)		残土処分		路盤 復旧 (m2)	土留工		
			埋戻高 (m)	管控除 (m2)	埋戻量 (m3)	埋戻高 (m)	埋戻量 (m3)	土砂 (m3)	As (m3)		h=2.00 (m)	h=2.50(1) (m)	h=2.50(2) (m)
			H4	S3	V4	H5	V5	V6					
			H-t2	新設管	(W×H4-S3)×L1	H-t2-H4	L1×W×H5/0.9	V3-V5	V2	S1			
1	DIP φ 250		0.67	0.057	28.99	0.680	37.61	34.58	0.00	49.78			
計					28.99		37.61	34.58	0.00	49.78	0.00	0.00	0.00

積算条件

現況表層厚 (m)	0.00
計画舗装厚 (m)	0.100
濁水発生量 (t=0cm) m3/m	0

土工計算表 2 -

場内舗装無し

補助(流入管)

計算 番号	新設管径 (mm)	既設管径 (mm)	埋戻(山砂)			埋戻(発生土)		残土処分		路盤 復旧 (m2)	土留工		
			埋戻高 (m)	管控除 (m2)	埋戻量 (m3)	埋戻高 (m)	埋戻量 (m3)	土砂 (m3)	As (m3)		h=2.00 (m)	h=2.50 (m)	h=3.00 (m)
			H4	S3	V4	H5	V5	V6					
			H-t2	新設管	(W×H4-S3)×L1	H-t2-H4	L1×W×H5/0.9	V3-V5	V2	S1			
2	DIP φ 250		0.67	0.057	28.47	0.900	47.22	26.91	0.00	0.00	55.55		
計					28.47		47.22	26.91	0.00	0.00	55.55	0.00	0.00

積算条件

現況表層厚 (m)	0.00
計画舗装厚 (m)	0.000
濁水発生量 (t=0cm) m3/m	0

土工管控除面積 (配水管)

明示テープ
使用量

管種	口径	算式	数量	単位
铸铁管	φ75	$\pi/4 \times 0.09^2$	0.006	m2
铸铁管	φ100	$\pi/4 \times 0.12^2$	0.011	m2
铸铁管	φ150	$\pi/4 \times 0.17^2$	0.023	m2
铸铁管	φ200	$\pi/4 \times 0.22^2$	0.038	m2
铸铁管	φ250	$\pi/4 \times 0.27^2$	0.057	m2
铸铁管	φ300	$\pi/4 \times 0.32^2$	0.080	m2
铸铁管	φ350	$\pi/4 \times 0.37^2$	0.107	m2
ポリエチレン管	φ50	$\pi/4 \times 0.06^2$	0.003	m2
φ250	φ75	$\pi/4 \times 0.09^2$	0.006	m2
ポリエチレン管	φ100	$\pi/4 \times 0.13^2$	0.013	m2
ポリエチレン管	φ150	$\pi/4 \times 0.18^2$	0.025	m2
ポリエチレン管	φ200	$\pi/4 \times 0.25^2$	0.049	m2
塩ビ管	φ50	$\pi/4 \times 0.06^2$	0.003	m2
塩ビ管	φ75	$\pi/4 \times 0.09^2$	0.006	m2
塩ビ管	φ100	$\pi/4 \times 0.11^2$	0.009	m2
塩ビ管	φ150	$\pi/4 \times 0.17^2$	0.023	m2
塩ビ管	φ200	$\pi/4 \times 0.22^2$	0.038	m2
石綿管	φ50	$\pi/4 \times 0.07^2$	0.004	m2
石綿管	φ75	$\pi/4 \times 0.10^2$	0.008	m2
石綿管	φ100	$\pi/4 \times 0.12^2$	0.011	m2
石綿管	φ150	$\pi/4 \times 0.18^2$	0.025	m2
鋼管	φ50	$\pi/4 \times 0.06^2$	0.003	m2
鋼管	φ75	$\pi/4 \times 0.09^2$	0.006	m2
鋼管	φ100	$\pi/4 \times 0.11^2$	0.009	m2

係数 (管1m当たり使用長)
0.3181
0.4241
0.6409
0.8294
1.0179
1.2064
1.3949
0.2262
0.3393
0.4901
0.6786
0.9425

配水管土工延長調書(1)

場内簡易舗装

補助

計算 番号	舗装種別	新設管	既設管	掘削幅	土被り		掘削深	算 式	数 量	単位
					新設管	既設管				
1	場内簡易舗装	DIP φ 250	-	0.65	1.08	-	1.45	20.14 + 17.75 + 38.70	76.59	m

配水管土工延長調書(2)

場内舗装無し

補助

計算 番号	舗装種別	新設管	既設管	掘削幅	土被り		掘削深	算 式	数 量	単 位
					新設管	既設管				
2	場内舗装無し	DIP φ 250	-	0.85	1.20	-	1.57	19.63 + 30.50 + 2.82 + 2.60	55.55	m

濁水処理量の算定

切断厚t= cm	1m当り濁水処理量 =
-------------------	-------------

※ 埼玉県土木工事共通仕様書に定める濁水処理量の算定による。

		1m当り		100m当り
舗装切断厚	計 算 式	濁水処理量	舗装切断厚	濁水処理量
t ≤ 5	(5cm -) × / 5 +		5	0.130
6 ≤ t ≤ 10	(10cm - 5cm) × / 5 + 5cm		10	0.240
11 ≤ t ≤ 15	(15cm - 10cm) × / 5 + 10cm		15	0.350
16 ≤ t ≤ 20	(20cm - 15cm) × / 5 + 15cm		20	0.460
21 ≤ t ≤ 25	(25cm - 20cm) × / 5 + 20cm		25	0.570
26 ≤ t ≤ 30	(30cm - 25cm) × / 5 + 25cm		30	0.680
31 ≤ t ≤ 35	(35cm - 30cm) × / 5 + 30cm		35	0.790
36 ≤ t ≤ 40	(40cm - 35cm) × / 5 + 35cm		40	0.900

工 種 : 仮設工(土留工)

補助

種 別	計 算 式	数 量	単位
土留工			
軽量鋼矢板たて込み工 (両側分)機械施工	II型 2.00m以下 55.55 (矢板賃料算出① 施工延長より)	= 55.55	m
軽量鋼矢板引抜工 (両側分)機械施工	II型 2.00m以下 55.55 (矢板賃料算出① 施工延長より)	= 55.55	m
支保工 (軽量金属製)設置撤去	1段 2.0m以下 55.55 (矢板賃料算出① 施工延長より)	= 55.55	m
軽量鋼矢板賃料 軽量鋼矢板H=2.0 1段 (継続工事無し)	修理費及び損耗費有り 供用日 = 日 (矢板賃料算出①より) 使用回数 = 回	1.0	式

工 種 : 管弁類購入費 (流入管)

補助

名 称	規 格	計 算 式	数 量	単 位
配水用ダクタイル鋳鉄管	φ 250mm		1	式
GX受口直管	S種 φ 250×5000	別紙 材料集計表 - 1のとおり	21	本
GX受口直管 (切管)	S種 φ 250×5000	〃	5	本
GX形曲管	φ 250×45°	〃	2	個
GX形曲管	φ 250×22 1/2°	〃	4	個
GX形曲管	φ 250×11 1/4°	〃	1	個
GX形両受曲管	φ 250×45°	〃	4	個
GX形両受短管	φ 250	〃	2	個
GX形短管1号	φ 250	〃	1	個
GX形短管2号	φ 250	〃	1	個
GX形接合材料	φ 250	〃	11	個
GX形G-Link	φ 250	〃	9	個
GX形ライナ	φ 250	〃	10	個
GX形ソフソール仕切弁両受	φ 250	〃	1	個
伸縮可とう管 (GX両挿し)	SUS316 1470L φ 250×200H	〃	1	個
その他				
仕切弁筐 ネジ筐A形	170×320 H=800~1140	別紙 材料集計表 - 1のとおり	1	個
仕切弁筐座台	320×520 H=70	〃	1	個
識別マーカー	F1 配水管用	φ 250 13.00	13	本
管明示テープ	20m/個	φ 250 (134.23) / 20	7	個
ポリエチレンスリーブ	水道用 φ 250×6000	32.00	32	枚
ポリエチレンスリーブ 固定用ゴムバンド	φ 250	265.00	265	個
管明示シート	50m/巻	φ 250 (131.84) / 50	3	巻

材料集計表 - 1

ダクタイル鋳鉄管(GX) φ 250mm

場内

補助

名 称	形状 . 寸法	単位	配管詳細図	配管詳細図						計
			L=88.02m	L=44.12m						
GX受口直管	S種 φ 250 × 5000	本	16	5						21
GX受口直管(切管)	S種 φ 250 × 5000	本	1	4						5
GX形曲管	φ 250 × 45°	個	1	1						2
GX形曲管	φ 250 × 22 1/2°	個	3	1						4
GX形曲管	φ 250 × 11 1/4°	個	1							1
GX形両受曲管	φ 250 × 45°	個	1	3						4
GX形両受短管	φ 250	個	1	1						2
GX形短管1号	φ 250	個	1							1
GX形短管2号	φ 250	個		1						1
GX形接合材料	φ 250	個	6	5						11
GX形G-Link	φ 250	個	2	7						9
GX形ライナ	φ 250	個	7	3						10
GX形ソフトシール仕切弁両受	φ 250	個		1						1
伸縮可とう管(GX両挿し)	φ 250 × 200H	個		1						1
延長計										

材料集計表 - 1

ダクタイル鋳鉄管(GX) φ 250mm

場内

補助

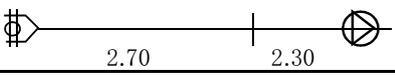
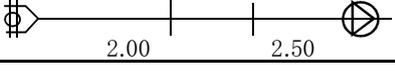
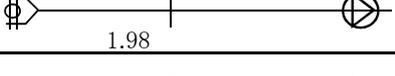
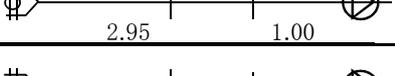
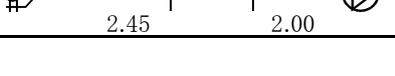
名 称	形状 . 寸法	単位	配管詳細図	配管詳細図					計
			L=88.02m	L=44.12m					
仕切弁筐 ネジ筐A形	170×320 H=800~1140	個		1					1
仕切弁筐座台	320×520 H=70	個		1					1
識別マーカ	F1 配水管用	本	8	5					13
管明示テープ	20m/個	m	φ 250 GX形ソフトシール仕切弁両受 (132.16 - 0.300 × 1) × 1.0179						134.23
ポリエチレンスリーブ	水道用 φ 250 × 6000	枚	φ 250(1m当り) 6.00 × (1 + 0.2) ÷ 5.00 = 1.44m 132.16 × 1.44 ÷ 6.00						32.00
ポリエチレンスリーブ			φ 250(1m当り) 【 4組×(1 + 0.5) + (5.0 - 1.0m) 】 ÷ 5.0 = 2.00個						
固定用ゴムバンド	φ 250	個	132.16 × 2.00						265.00
管明示シート	50m/巻	m	φ 250 GX形ソフトシール仕切弁両受 132.14 - 0.300 × 1)						131.84

切 管 調 書 1

ダクタイル鋳鉄管(GX-S) φ250mm 5.00m

場内

補助

番号	管 切 断 概 略 図 切断口	甲切管 (m)	乙切管1 (m)	乙切管2 (m)	乙切管3 (m)	乙切管4 (m)	残 管 (mm)	切管か所数		
								切断のみ	切断溝切	
1		2.70	2.30				0.00	1		
2		2.00	2.50				0.50	2		
3		1.98					3.02	1		
4		2.95	1.00				1.05	2		
5		2.45	2.00				0.55	2		
合計		19.88					5.12	8.00	0.00	

残管重量

直 部	=	5.12	m	×	38.71	kg/m	=	198.195	kg	
受 口 突 部	=	ヶ所		×	29.90	kg	=	0.000	kg	
挿 口 突 部	=	1	ヶ所	×	0.44	kg	=	0.440	kg	
合計	=	198.64					kg	=	0.199	t

工 種 : 送配水管布設工

補助

種 別	計 算 式	数 量	単位
铸铁管吊込み据付工	呼び径250 機械 管心長 仕切弁長(ソフトシル) 132.16 - 0.30 =	131.86	m
GX形継手接合工	直管 呼び径250 直管 切管 21 + 5 =	26	口
GX形継手接合工	異形管 呼び径250 両受 45° 22° 11° 45° ×2 2 + 4 + 1 + 8 =		
	両受 両受 短管×2 短管1 仕切弁×2 G-Link + 4 + 1 + 2 - 10 =	12	口
GX形継手接合工	G-Linkを用いた異形管 呼び径250 9 0 1 =	10	口
铸铁管切断工	エンジンカッター使用 呼び径250 φ250 切管調書 8 =	8	口
伸縮可とう管設置工 GX両挿し口・铸铁製	呼び径250 1 =	1	基
铸铁製仕切弁設置	呼び径250 機械 1 =	1	基
管明示テープ工	呼び径250 ダクタイル铸铁管 布設工より 131.86 =	131.86	m
ポリエチレンスリーブ 被覆工 (固定用ゴムバンド)	呼び径250 ダクタイル铸铁管 配管延長より 132.16 =	132.16	m
管明示シート工	W=15cm ダブル 平面延長 仕切弁長(ソフトシル) 132.14 - 0.30 =	131.84	m
現場発生品及び支給品運搬工 ダクタイル铸铁管	2t級 2t吊 運搬距離6km(切管調書より) 送水管 GX φ 250 NS φ 350 HPPE φ 100 GX φ 250 0.199 t+ 0.614 t+ 0.041 t+ 0.038 t= 0.892 =		回
ダクタイル铸铁管(切管残管) スクラップ	へビーH3 送水管 GX φ 250 NS φ 350 HPPE φ 100 GX φ 250 0.199 t+ 0.614 t+ 0.041 t+ 0.038 t= 0.892 =	0.89	t

工 種 : 弁篋設置

補助

種 別	計 算 式	数 量	単 位
ネジ式弁篋設置工	A形1号 受枠30以上60kg未満 蓋30kg未満 (新設) 1 =	1	個
碎石基礎工	RC-40 t=10cm (A形1号) $0.52^2 \times \pi / 4 - 0.32^2 \times \pi / 4$ =	0.13	m ²

工 種 : 共通仮設費

種 別	計 算 式	数 量	単 位
運搬費			
仮設材等の運搬費	軽量鋼矢板(Ⅱ型) H=2.0m		
軽量鋼矢板(Ⅱ型) 1日あたり使用枚数	$\begin{array}{r} L \quad \text{m/枚} \quad \text{両側} \\ \div \quad 0.25 \quad \times \quad 2 \quad = \quad \text{枚} \end{array}$		
	軽量鋼矢板(Ⅱ型) H=2.5m		
	$\begin{array}{r} L \quad \text{m/枚} \quad \text{両側} \\ \div \quad 0.25 \quad \times \quad 2 \quad = \quad \text{枚} \end{array}$		
軽量鋼矢板(Ⅱ型) H=2.0m	(土留材質料集計表より)		
	$\begin{array}{r} \text{枚} \quad \text{t/m} \quad \text{H} \\ \times \quad 0.0148 \quad \times \quad 2.0 \quad = \quad \text{t} \end{array}$		
軽量鋼矢板(Ⅱ型) H=2.5m	(土留材質料集計表より)		
	$\begin{array}{r} \text{枚} \quad \text{t/m} \quad \text{H} \\ \times \quad 0.0148 \quad \times \quad 2.5 \quad = \quad \text{t} \end{array}$		
	φ 250		
	合計	=	t
仮設材等の積込・取卸し費	L=10.0Km		
	仮設材等の運搬費より	=	t
技術管理費			
通水試験工	「通水試験に係る歩掛り」より 中口径φ100～φ250		
	$\begin{array}{r} \text{GX} \phi 250 \quad \text{HPPE} \phi 100 \quad \text{HPPE} \phi 100 \\ 132.14 \quad + \quad 37.73 \quad + \quad 96.80 \end{array}$		
	新町道		
	$\begin{array}{r} \text{GX} \phi 250 \\ + \quad 125.44 \quad = \quad 392.11 \end{array}$		
	「通水試験に係る歩掛り」より 大口径φ300以上		
	$\begin{array}{r} \text{NS} \phi 350 \\ 140.37 \quad = \quad 140.37 \end{array}$		
	「通水試験に係る歩掛り」より		
	中口径φ100～φ250 中距離 101m～500m	=	日
	「通水試験に係る歩掛り」より		
	大口径φ300以上 中距離 101m～500m	=	日

横瀬町姿見山配水池築造工事

仮設材賃料計算書

土留材質料集計表

種別	(100mあたり)					全体分
	矢板	腹起し	切梁	水圧ポンプ	賃料	運搬重量
軽量鋼矢板H=2.0 1段						
軽量鋼矢板H=2.5 2段						
合計						t

軽量鋼矢板賃料算出(100m当り)

軽量鋼矢板(LSP2型) 矢板長2.0m・切梁1段

- ・ 共用日数=矢板使用箇所数×1.7(共用日数割増)

施工延長

100.00 m			計L=100.00m

日進量	12.00 m	仮定
-----	---------	----

矢板転用回数	
矢板共用日数	

φ 250

1口当り重量	(m/口) / 0.25(m/枚) × 2(両面)	=	(枚)
	(枚) × 2.0(m) × 0.0148(t/m)	=	(t)
使用回数	=	回	
補正率	1/2 × (n + 1)		※ n は矢板の使用回数
	=		

- ・ 軽量鋼矢板賃料 (1口当り施工延長は12.0mとする。)

$$= (\text{共用1日当り賃料} \times \text{施工供用日数} + 1 \text{現場当り整備費} \times \text{変数} \times \text{補正率}) \times \text{1口当り重量}$$

県単

県単

$$= (\text{円/t} \cdot \text{日} \times \text{日} + \text{円/t} \times 2.75 \times) \times \text{t} = \underline{\hspace{2cm}} \text{円}$$

- ・ 腹起し材賃料 (4.00m/本であることから、両側で6本とする。)

物価資料

物価資料

$$= (\text{円/本} \times 6 \text{本} \times \text{日}) + \text{基本料} \text{円/本} \times 6 \text{本} = \underline{\hspace{2cm}} \text{円}$$

- ・ 切梁材賃料 (2本/4.0mであることから、6本使用とする。)

物価資料

物価資料

$$= (\text{円/本} \times 6 \text{本} \times \text{日}) + \text{基本料} \text{円/本} \times 6 \text{本} = \underline{\hspace{2cm}} \text{円}$$

- ・ 水圧ポンプ

物価資料

物価資料

$$= (\text{円/本} \times 1 \text{台} \times \text{日}) + \text{基本料} \text{円/本} \times 1 \text{本} = \underline{\hspace{2cm}} \text{円}$$

①全体分軽量鋼矢板賃料算出

軽量鋼矢板(LSP2型) 矢板長2.0m・切梁1段

施工延長

3.40 m	83.19 m		計 L =162.76m
55.55 m	12.91 m		
7.71 m			

	使用回数	共用日	日施工量		使用回数	共用日	日施工量
送水管GX φ 250				排泥管HPPE φ 150			
流入管GX φ 250							
流入管HPPE φ 100							
流出管NS φ 300				計			
日施工量(合計)							

φ 250

総重量	$(m/口) / 0.25(m/枚) \times 2(両面)$	=	(枚)
	$(枚) \times 2.0(m) \times 0.0148(t/m)$	=	(t)

軽量鋼矢板賃料算出(100m当り)

軽量鋼矢板(LSP2型) 矢板長2.5m・切梁2段

- ・ 共用日数=矢板使用箇所数×1.7(共用日数割増)

施工延長

100.00 m			計L=100.00m

日進量	12.00 m	仮定
-----	---------	----

矢板転用回数	
矢板共用日数	

φ 250

1口当り重量	(m/口) / 0.25(m/枚) × 2(両面)	=	(枚)
	(枚) × 2.5(m) × 0.0148(t/m)	=	(t)
使用回数	=	回	
補正率	1/2 × (n + 1)		※ n は矢板の使用回数
	=		

- ・ 軽量鋼矢板賃料 (1口当り施工延長は12.0mとする。)

$$= (\text{共用1日当り賃料} \times \text{施工供用日数} + 1 \text{現場当り整備費} \times \text{変数} \times \text{補正率}) \times \text{1口当り重量}$$

県単

県単

$$= (\quad \text{円/t} \cdot \text{日} \times \quad \text{日} + \quad \text{円/t} \times 2.75 \times) \times \quad \text{t} = \underline{\hspace{2cm}} \quad \text{円}$$

- ・ 腹起し材賃料 (4.00m/本であることから、両側で12本とする。)

物価資料

物価資料

$$= (\quad \text{円/本} \times 12 \text{本} \times \quad \text{日}) + \text{基本料} \quad \text{円/本} \times 12 \text{本} = \underline{\hspace{2cm}} \quad \text{円}$$

- ・ 切梁材賃料 (2本/4.0mであることから、12本使用とする。)

物価資料

物価資料

$$= (\quad \text{円/本} \times 12 \text{本} \times \quad \text{日}) + \text{基本料} \quad \text{円/本} \times 12 \text{本} = \underline{\hspace{2cm}} \quad \text{円}$$

- ・ 水圧ポンプ

物価資料

物価資料

$$= (\quad \text{円/本} \times 1 \text{台} \times \quad \text{日}) + \text{基本料} \quad \text{円/本} \times 1 \text{本} = \underline{\hspace{2cm}} \quad \text{円}$$

②全体分軽量鋼矢板賃料算出

軽量鋼矢板(LSP2型) 矢板長2.5m・切梁2段

施工延長

6.51 m			計 L = 6.51 m

	使用回数	共用日	日施工量
流出管NS φ 300			
計			
矢板使用回数			
矢板共用日数			
日施工量(合計)			

φ 250

1口当り重量	$(m/口) / 0.25(m/枚) \times 2(両面)$	=	(枚)
	$(枚) \times 2.5(m) \times 0.0148(t/m)$	=	(t)
使用回数	=	回	
補正率	$1/2 \times (n + 1)$	※ n は矢板の使用回数	
	=		

①軽量鋼矢板賃料算出

軽量鋼矢板(LSP2型) 矢板長2.0m・切梁1段

- ・ 共用日数=矢板使用箇所数×1.7(共用日数割増)

施工延長

55.55 m			計 L =55.55m

日進量	
-----	--

矢板使用回数	
矢板共用日数	

φ 250

1口当り重量	$(m/口) / 0.25(m/枚) \times 2(両面)$	=	(枚)
	$(枚) \times 2.0(m) \times 0.0148(t/m)$	=	(t)
使用回数	=	回	
補正率	$1/2 \times (n + 1)$		※ n は矢板の使用回数 n が2以上の時のみ補正する。
	=		

施工日数の算定 (軽量鋼矢板 H=2.00m)

流入管GX250

軽量鋼矢板

1ロット 標準延長=
H=

15.0m
2.00m

施工延長
掘削幅

55.55m
0.85m

工種	規格	数量			一日当りの 施工量	施工日数 (実日数)	
舗装版直接掘削積込	クローラ型 山積0.28m3(平積0.20)	15.00	×	0.85m	= 12.75 m ²	日	
機械掘削	クローラ型 山積0.28m3(平積0.20)	全体数量 74.13	÷	施工延長 55.55	×	15.00 = 20.02 m ³	日
建込工	掘削深 2.0m以下			15.00	m	日	
管布設工	呼び径250mm クレーン付トラック使用			15.00	m	日	
埋戻工	クローラ型 山積0.28m3(平積0.20)	全体数量 75.69	÷	施工延長 55.55	×	15.00 = 20.44 m ³	日
引抜き工	掘削深 2.0m以下			15.00	m	日	
					計	日	

日当り 施工延長	m	日				m/日
	15.00	÷	=	≒		
実日数	m	m/日				0 日
	55.55	÷	=	≒		
供用日数	m	m/日	不稼働日数			日
	55.55	÷	×	1.7	=	
使用面積		1枚/幅	側	枚	t/枚	
	÷	0.25	×	2	=	×
						0 t/日
補正係数		使用回数			施工延長	日当り延長
	1/2	×	+	1)	=	55.55 ÷
運搬重量	t					

増圧ポンプ流入配管HPPEφ100 数量計算書

令和5年度

横瀬町姿見山配水池築造工事

秩父広域市町村圏組合水道局

設 計 数 量 総 括 表

工 種 ・ 種 別	細 別	数 量	設計数量	単位	数位	備 考
場内配管工						
流入管(増圧ポンプ流入配管)						
管路土工						
BH掘削積込	0.28BH	32.42	30	m3	10	
床掘り	人力 土砂、現場制約あり	0.94	0.9	m3	0.1	
管路埋戻費	山砂 0.28BH	12.74	10	m3	10	
管路埋戻費	発生土 0.28BH	22.22	20	m3	10	
発生土運搬費	DT4t L=4.5Km	11.14	10	m3	10	
整地	残土受入れ地での処理	11.14	10	m ³	10	
下層路盤工(車道部) (施工幅1.8m未満)	全仕上り厚0.1m 再生切込砕石(RC-40)	2.38	2	m ²	1	
仮設工						
土留工						
軽量鋼矢板たて込み工 (両側分)機械施工	Ⅱ型 2.00m以下	7.71	7.7	m	0.1	
軽量鋼矢板引抜工 (両側分)機械施工	Ⅱ型 2.00m以下	7.71	7.7	m	0.1	
支保工 (軽量金属製)設置撤去	1段 2.0m以下 軽量金属 水圧式パイプサポート	7.71	7.7	m	0.1	
軽量鋼矢板賃料 (継続工事無し)使用数量 t	修理費及び損耗費有り 供用日数 日	1.00	1.0	式	1	H=2.00m
管弁類購入費(流入管)						

設 計 数 量 総 括 表

工 種 ・ 種 別	細 別	数 量	設計数量	単位	数位	備 考
HPPE・SGP-VD・NCP	φ 100	1	1	式		材料集計表のとおり
流入管布設工						
ポリエチレン管据付工	融着(EF) φ 100	35.88	35.9	m	0.1	
鋼管小口形管据付工	人力 φ 100	0.77	0.8	m	0.1	
ポリエチレン管継手工	融着(EF 1口) φ 100	17	17	口	1	
ポリエチレン管継手工	融着(EF 2口) φ 100	4	4	箇所	1	
フランジ継手工	7.5K φ 100	4	4	口	1	
鋼管小口径管継手工	ねじ込み接合 φ 100	2	2	口	1	
ポリエチレン管切断工	φ 100	7	7	口	1	
不断水連絡工	DIP用 F式 φ 350×100	1	1	箇所	1	
鋳鉄製仕切弁設置	機械 φ 100	2	2	基	1	
管明示テープ工	HPPE φ 100	35.88	35.9	m	0.1	
管明示テープ工	SGP-VD φ 100	0.30	0.3	m	0.1	
管明示シート工	W=15cm ダブル	35.25	35.3	m	0.1	
ネジ式弁管設置工	A形1号 座台共	2	2	箇所	1	
間接工事費						
共通仮設費(積分)						

設 計 数 量 総 括 表

工 種 ・ 種 別	細 別	数 量	設計数量	単 位	数 位	備 考
運搬費						
仮設材等の運搬費 (1車1回)往復	製品長12m以内 片道運搬距離10km		-	t	0.1	流入管GXφ250 に計上
仮設材等の積込・取卸し費	基地積込→現場→基地取卸		-	t	0.1	流入管GXφ250 に計上
準備費						
技術管理費						
通水試験工	中口径φ100～φ250 短距離 ～100m		-	日	0.1	流入管GXφ250 に計上

工 種 : 整備土工 (流入管)

補助

種 別	形状寸法	場内簡易 舗装	場内舗装 無し						数 量	単 位
管路土工 (送配水管)										
舗装版切断工	アスファルト舗装版 t=15cm以下								= 0.00	m
舗装版直接 掘削・積込工	As t=10cm以下 0.28BH								= 0.00	m ²
舗装版切断工	コンクリート舗装版 t=15cm以下								= 0.00	m
舗装版直接 掘削・積込工	Co t=10cm以下 0.28BH								= 0.00	m ²
As塊運搬工	DT4t L=4.5Km								0.00	m ³
	車道								= 0.00	m ³
	歩道								= 0.00	m ³
	計								= 0.00	m ³
廢材持込料	As廢材								0.00	t
	車道2.35t/m ³								= 0.00	t
	歩道2.15t/m ³								= 0.00	t
	計								= 0.00	t
Co塊運搬工	DT4t L=4.5Km								0.00	m ³
	車道								= 0.00	m ³
	歩道								= 0.00	m ³
	計								= 0.00	m ³
廢材持込料	Co廢材								0.00	t
	車道2.35t/m ³								= 0.00	t
	歩道2.35t/m ³								= 0.00	t
	計								= 0.00	t
Co・As版切断濁 水運搬費	DT2t L=45.0Km								0	台
濁水処分費	Co・As版切断濁水								= 0.000	m ³
BH掘削積込	0.28BH	2.62	29.80						= 32.42	m ³

工 種 : 整備土工 (流入管)

補助

種 別	形状寸法	場内簡易 舗装	場内舗装 無し						数 量	単 位
床掘り	人力 土砂、現場制約あり	0.94							= 0.94	m ³
管路埋戻費	山砂 0.28BH	2.22	10.52						= 12.74	m ³
管路埋戻費	発生土 0.28BH	1.29	20.93						= 22.22	m ³
人力埋戻費	発生土								= 0.00	m ³
発生土運搬費	DT4t L=4.5Km	2.27	8.87						= 11.14	m ³
整地	残土受け入れ地での処理								11.14	m ³
下層路盤工(車道部) (施工幅1.8m未満)	全仕上り厚0.1m 再生切込砕石(RC-40)	2.38							= 2.38	m ²
下層路盤工(車道部) (施工幅1.8m未満)	全仕上り厚0.12m 再生切込砕石(RC-40)								= 0.00	m ²
上層路盤工(車道部) (施工幅1.8m未満)	全仕上り厚0.12m 粒調砕石(M-30)								= 0.00	m ²
As舗装工 (車道・路肩部)	人力 再生密粒As(13) t=3cm PK-3								= 0.00	m ²

計算 番号	新設管径 (mm)	既設管径 (mm)	土工延長 (m)	掘削幅 (m)	土被り (m)	掘削深 (m)	現況 表層厚 (m)	計画 舗装厚 (m)	舗装切断		舗装版取壊		掘削		
									切断長 (m)	濁水 (m3)			掘削高 (m)	管控除 (m2)	掘削量 (m3)
									L2	V1	S1	V2	H1	S2	V3
			L1	W	DP	H	t1	t2	L1×2	L2×0	L1×W	S×t1	H-t1	既設管	(W×H1-S2)×L1
3	HPPE φ100		2.15	0.55	1.19	1.42	0.00	0.100	0.00	0.000	0.00	0.00	1.42		1.68
10	SGP φ100	DIP φ350	1.00	1.20	0.59	1.65	0.00	0.100	0.00	0.000	0.00	0.00	0.78		機械掘削 0.94
													0.87	0.107	人力掘削 0.94
計			3.15						0.00	0.000	0.00	0.00			人力掘削 0.94 機械掘削 2.62

計算 番号	新設管径 (mm)	既設管径 (mm)	埋戻(山砂)			埋戻(発生土)		残土処分		路盤 復旧 (m ²)	土留工		
			埋戻高 (m)	管控除 (m ²)	埋戻量 (m ³)	埋戻高 (m)	埋戻量 (m ³)	土砂 (m ³)	As (m ³)		h=2.00 (m)	h=2.50(1) (m)	h=2.50(2) (m)
			H4	S3	V4	H5	V5	V6					
			H-t2	新設管	(W×H4-S3)×L1	H-t2-H4	L1×W×H5/0.9	V3-V5	V2	S1			
3	HPPE φ100		0.53	0.013	0.60	0.790	1.04	0.64	0.00	1.18			
10	SGP φ100	DIP φ350	1.36	0.009	1.62	0.190	0.25	0.69	0.00	1.20	1.00		
								0.94					
計					2.22		1.29	2.27	0.00	2.38	1.00	0.00	0.00

積算条件

現況表層厚 (m)	0.00
計画舗装厚 (m)	0.100
濁水発生量 (t=0cm) m ³ /m	0

計算 番号	新設管径 (mm)	既設管径 (mm)	土工延長 (m)	掘削幅 (m)	土被り (m)	掘削深 (m)	現況 表層厚 (m)	計画 舗装厚 (m)	舗装切断		舗装版取壊		掘削		
									切断長 (m)	濁水 (m3)			掘削高 (m)	管控除 (m2)	掘削量 (m3)
									L2	V1	S1	V2	H1	S2	V3
									L1×2	L2×0	L1×W	S×t1	H-t1	既設管	(W×H1-S2)×L1
4	HPPE φ100		1.82	0.55	0.81	1.04	0.00	0.000	0.00	0.000	0.00	0.00	1.04		1.04
5	HPPE φ100		4.28	0.55	1.15	1.38	0.00	0.000	0.00	0.000	0.00	0.00	1.38		3.25
6	HPPE φ100		21.13	0.55	1.20	1.43	0.00	0.000	0.00	0.000	0.00	0.00	1.43		16.62
7	HPPE φ100		1.50	0.85	1.30	1.53	0.00	0.000	0.00	0.000	0.00	0.00	1.53		1.95
8	HPPE φ100		2.96	0.85	1.32	1.55	0.00	0.000	0.00	0.000	0.00	0.00	1.55		3.90
9	HPPE φ100		2.25	0.85	1.36	1.59	0.00	0.000	0.00	0.000	0.00	0.00	1.59		3.04
計			33.94						0.00	0.000	0.00	0.00			29.80

計算 番号	新設管径 (mm)	既設管径 (mm)	埋戻(山砂)			埋戻(発生土)		残土処分		路盤 復旧 (m ²)	土留工		
			埋戻高 (m)	管控除 (m ²)	埋戻量 (m ³)	埋戻高 (m)	埋戻量 (m ³)	土砂 (m ³)	As (m ³)		h=2.00 (m)	h=2.50 (m)	h=3.00 (m)
			H4	S3	V4	H5	V5	V6					
			H-t2	新設管	(W×H4-S3)×L1	H-t2-H4	L1×W×H5/0.9	V3-V5	V2		S1		
4	HPPE φ 100		0.53	0.013	0.51	0.510	0.57	0.47	0.00	0.00			
5	HPPE φ 100		0.53	0.013	1.19	0.850	2.22	1.03	0.00	0.00			
6	HPPE φ 100		0.53	0.013	5.88	0.900	11.62	5.00	0.00	0.00			
7	HPPE φ 100		0.53	0.013	0.66	1.000	1.42	0.53	0.00	0.00	1.50		
8	HPPE φ 100		0.53	0.013	1.30	1.020	2.85	1.05	0.00	0.00	2.96		
9	HPPE φ 100		0.53	0.013	0.98	1.060	2.25	0.79	0.00	0.00	2.25		
計					10.52		20.93	8.87	0.00	0.00	6.71	0.00	0.00

積算条件

現況表層厚 (m)	0.00
計画舗装厚 (m)	0.000
濁水発生量 (t=0cm) m ³ /m	0

土工管控除面積 (配水管)

明示テープ
使用量

管種	口径	算式	数量	単位	係数 (管1m当たり使用長)
铸铁管	φ75	$\pi/4 \times 0.09^2$	0.006	m ²	0.3181
铸铁管	φ100	$\pi/4 \times 0.12^2$	0.011	m ²	0.4241
铸铁管	φ150	$\pi/4 \times 0.17^2$	0.023	m ²	0.6409
铸铁管	φ200	$\pi/4 \times 0.22^2$	0.038	m ²	0.8294
铸铁管	φ250	$\pi/4 \times 0.27^2$	0.057	m ²	1.0179
铸铁管	φ300	$\pi/4 \times 0.32^2$	0.080	m ²	1.2064
铸铁管	φ350	$\pi/4 \times 0.37^2$	0.107	m ²	1.3949
ポリエチレン管	φ50	$\pi/4 \times 0.06^2$	0.003	m ²	0.2262
ポリエチレン管	φ75	$\pi/4 \times 0.09^2$	0.006	m ²	0.3393
ポリエチレン管	φ100	$\pi/4 \times 0.13^2$	0.013	m ²	0.4901
ポリエチレン管	φ150	$\pi/4 \times 0.18^2$	0.025	m ²	0.6786
ポリエチレン管	φ200	$\pi/4 \times 0.25^2$	0.049	m ²	0.9425
塩ビ管	φ50	$\pi/4 \times 0.06^2$	0.003	m ²	
塩ビ管	φ75	$\pi/4 \times 0.09^2$	0.006	m ²	
塩ビ管	φ100	$\pi/4 \times 0.11^2$	0.009	m ²	
塩ビ管	φ150	$\pi/4 \times 0.17^2$	0.023	m ²	
塩ビ管	φ200	$\pi/4 \times 0.22^2$	0.038	m ²	
石棉管	φ50	$\pi/4 \times 0.07^2$	0.004	m ²	
石棉管	φ75	$\pi/4 \times 0.10^2$	0.008	m ²	
石棉管	φ100	$\pi/4 \times 0.12^2$	0.011	m ²	
石棉管	φ150	$\pi/4 \times 0.18^2$	0.025	m ²	
鋼管	φ50	$\pi/4 \times 0.06^2$	0.003	m ²	
鋼管	φ75	$\pi/4 \times 0.09^2$	0.006	m ²	
鋼管	φ100	$\pi/4 \times 0.11^2$	0.009	m ²	0.3888

配水管土工延長調書(1)

場内簡易舗装

補助

計算 番号	舗装種別	新設管	既設管	掘削幅	土被り		掘削深	算 式	数 量	単 位
					新設管	既設管				
3	場内簡易舗装	HPPE φ 100	-	0.55	1.19	-	1.42	2.15	2.15	m
10	不断水分岐土工 場内簡易舗装	SGP φ 100	DIP φ 350	1.20	0.59	1.20	1.65	1.00	1.00	m

配水管土工延長調書(2)

場内舗装無し

補助

計算 番号	舗装種別	新設管	既設管	掘削幅	土被り		掘削深	算 式	数 量	単位
					新設管	既設管				
4	場内舗装無し	HPPE φ 100	-	0.55	0.81	-	1.04	1.82	1.82	m
5	場内舗装無し	HPPE φ 100	-	0.55	1.15	-	1.38	4.28	4.28	m
6	場内舗装無し	HPPE φ 100	-	0.55	1.20	-	1.43	21.13	21.13	m
7	場内舗装無し	HPPE φ 100	-	0.85	1.30	-	1.53	1.50	1.50	m
8	場内舗装無し	HPPE φ 100	-	0.85	1.32	-	1.55	2.96	2.96	m
9	場内舗装無し	HPPE φ 100	-	0.85	1.36	-	1.59	2.25	2.25	m

加重平均舗装厚

測点	区間距離 L	舗装厚			L × H
		B. P側	E. P側	平均値 H	
A. 0 ~ A. 0+48.80	48.80	0.05	0.05	0.05	2.44
小計	48.80				2.44

加重平均舗装厚 = 2.44 ÷ 48.80 = 0.05m

濁水処理量の算定

切断厚t= cm	1m当り濁水処理量 =
-------------------	-------------

※ 埼玉県土木工事共通仕様書に定める濁水処理量の算定による。

		1m当り		100m当り
舗装切断厚	計 算 式	濁水処理量	舗装切断厚	濁水処理量
t ≤ 5	5cm (-) × / 5 +		5	0.130
6 ≤ t ≤ 10	10cm 5cm (-) × / 5 + 5cm		10	0.240
11 ≤ t ≤ 15	15cm 10cm (-) × / 5 + 10cm		15	0.350
16 ≤ t ≤ 20	20cm 15cm (-) × / 5 + 15cm		20	0.460
21 ≤ t ≤ 25	25cm 20cm (-) × / 5 + 20cm		25	0.570
26 ≤ t ≤ 30	30cm 25cm (-) × / 5 + 25cm		30	0.680
31 ≤ t ≤ 35	35cm 30cm (-) × / 5 + 30cm		35	0.790
36 ≤ t ≤ 40	40cm 35cm (-) × / 5 + 35cm		40	0.900

工 種 : 仮設工(土留工)

補助

種 別	計 算 式	数 量	単 位
土留工			
軽量鋼矢板たて込み工 (両側分)機械施工	Ⅱ型 2.00m以下 7.71 (矢板賃料算出① 施工延長より)	= 7.71	m
軽量鋼矢板引抜工 (両側分)機械施工	Ⅱ型 2.00m以下 7.71 (矢板賃料算出① 施工延長より)	= 7.71	m
支保工 (軽量金属製)設置撤去	1段 2.0m以下 7.71 (矢板賃料算出① 施工延長より)	= 7.71	m
軽量鋼矢板賃料 軽量鋼矢板H=2.0 1段 (継続工事無し)	修理費及び損耗費有り t 供用日 = 日 (矢板賃料算出①より) 使用回数 回	1.0	式

工 種 : 管弁類購入費 (送配水管)

補助

名 称	規 格	計 算 式	数 量	単 位
水道配水用ポリエチレン管	φ 100mm		1	式
EF受口直管	φ 100×5000	別紙 材料集計表 - 1のとおり	2	本
EF受口直管 (切管)	φ 100×5000	〃	5	本
EF 片受90° ベンド	φ 100	〃	1	個
EF 片受45° ベンド	φ 100	〃	4	個
EF 片受11° 1/4ベンド	φ 100	〃	1	個
EF 両受11° 1/4ベンド	φ 100	〃	1	個
EF両受チーズ	φ 100×φ 100	〃	1	個
EF ソケット	φ 100	〃	3	個
EF 片受フランジ短管	GF形7.5K φ 100	〃	2	個
フランジ短管	GF形7.5K φ 100	〃	3	個
EF 挿し口付ソフシール仕切弁	φ 100	〃	1	個
ソフシール仕切弁(両フランジ)	φ 100	〃	1	個
ダクタイル鋳鉄管 フランジカスケット	GF1号 φ 100 7.5K	〃	4	枚
ダクタイル鋳鉄管 六角ボルト・ナット	φ 100 M16×75×4本	〃	4	組
水道用硬質塩化ビニレینگ鋼管	φ 100A		1	式
合フランジ	RF形上水 φ 100	別紙 材料集計表 - 2のとおり	2	個
鋼管用ニップル	VD用 φ 100A	〃	2	個
鋼管用エルボ	VD用 φ 100A×90°	〃	1	個
不断水T字管 ダクタイル鋳鉄管用	DIP用 F式 7.5K φ 350×φ 100	〃	1	個
ダクタイル鋳鉄管 フランジカスケット	GF1号 φ 100 7.5K	〃	1	枚
ダクタイル鋳鉄管 六角ボルト・ナット	φ 100 M16×75×4本	〃	1	組

工 種 : 管弁類購入費 (送配水管)

補助

名 称	規 格	計 算 式	数 量	単位
その他				
仕切弁筐 ネジ筐A形	170×320 H=800~1140	別紙 材料集計表 - 1のとおり	2	個
仕切弁筐座台	320×520 H=70	//	2	個
識別マーカ―	F1 配水管用	HPPE VD 7.00 + 1.00	8	本
管明示テープ	20m/個	HPPE VD (17.59 + 0.30)/ 20	1	個
管明示シート	50m/巻	HPPE VD (35.10 + 0.15)/ 50	1	巻

材料集計表 - 1

水道配水用ポリエチレン管 φ100mm

場内

補助

名 称	形状 . 寸法	単位	配管詳細図	配管詳細図						計
			L=26.76m	L=10.20m						
EF受口直管	φ100 × 5000	本	2							2
EF受口直管(切管)	φ100 × 5000	本	3	2						5
EF片受90° ベンド	φ100	個	1							1
EF片受45° ベンド	φ100	個	3	1						4
EF片受11° 1/4ベンド	φ100	個	1							1
EF両受11° 1/4ベンド	φ100	個		1						1
EF両受チーズ	φ100 × φ100	個	1							1
EFソケット	φ100	個	2	1						3
EF片受フランジ短管	GF形 7.5K φ100	個	1	1						2
フランジ短管	GF形 7.5K φ100	個	1	2						3
EF挿し口付ソフトシール仕切弁	φ100	個	1							1
ソフトシール仕切弁(両フランジ)	φ100	個		1						1
ダクタイル鋳鉄管 フランジガasket	GF1号 φ100 7.5K	枚	1	3						4
ダクタイル鋳鉄管 六角ボルト・ナット	φ100 M16×75×4本	組	1	3						4
延長計										

材料集計表 - 1

水道配水用ポリエチレン管 φ100mm

場内

補助

名 称	形状 . 寸法	単位	配管詳細図	配管詳細図					計
			L=26.76m	L=10.20m					
仕切弁筐 ネジ筐A形	170×320 H=800~1140	個	1	1					2
仕切弁筐座台	320×520 H=70	個	1	1					2
識別マーカー	F1 配水管用	本	5	2					7
管明示テープ	20m/個	m	φ100 EF 挿し口付ソフトシール仕切弁 ソフトシール仕切弁 (36.96 - 0.83 × 1 - 0.25 × 1) × 0.4901						17.59
管明示シート	50m/巻	m	φ100 EF 挿し口付ソフトシール仕切弁 ソフトシール仕切弁 36.18 - 0.83 × 1 - 0.25 × 1						35.10

材料集計表 - 2

水道用硬質塩化ビニルライニング鋼管 φ100A

場内

補助

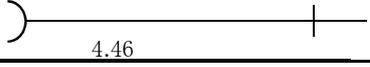
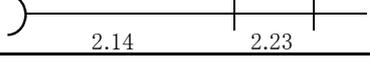
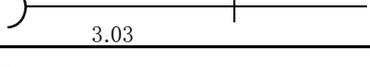
名 称	形状 . 寸法	単位	配管詳細図						計
			L=0.77m						
合フランジ	RF形 上水 φ100	個	2						2
鋼管用ニップル	VD用 φ100A	個	2						2
鋼管用エルボ	VD用 φ100A × 90°	個	1						1
不断水T字管 ダクタイル鋳鉄管用	DIP用 F式 7.5K φ350 × φ100	個	1						1
ダクタイル鋳鉄管 フランジガasket	GF1号 φ100 7.5K	枚	1						1
ダクタイル鋳鉄管 六角ボルト・ナット	φ100 M16×75×4本	組	1						1
延長計									
識別マーカー	F1 配水管用	本	1						1
管明示テープ	20m/個	m	φ100 0.77					× 0.3888	0.30
管明示シート	50m/巻	m	φ100 0.15						0.15

切 管 調 書 1

水道配水用ポリエチレン管 φ100mm 5.00m

場内

補助

番号	管 切 断 概 略 図 切断口	甲切管 (m)	乙切管1 (m)	乙切管2 (m)	乙切管3 (m)	乙切管4 (m)	残 管 (mm)	切管か所数		
								切断のみ	切断溝切	
1		2.57	1.08				1.35	2		
2		4.46					0.54	1		
3		2.14	2.23				0.63	2		
4		3.03					1.97	1		
5		2.15	2.85				0.00	1		
小計		20.51					4.49	7		

工 種 : 送配水管布設工

補助

種 別	計 算 式	数 量	単 位
ポリエチレン管据付工 融着 (EF)	呼び径100 管心長 仕切弁長(ソフソール) 36.96 - 0.83 - 0.25 =	35.88	m
鋼管小口形管据付工	呼び径100 人力 管心長 0.77 =	0.77	m
ポリエチレン管継手工 融着(EF 1口)	呼び径100 直管 切管 片受90 片受45 片受11 2 + 5 + 1 + 4 + 1 =		
	両受11×2 EFフレンジ + 2 + 2 =	17	口
ポリエチレン管継手工 融着(EF 2口)	呼び径100 両受T ソケット 1 + 3 =	4	箇所
フランジ継手工	呼び径100 7.5K HPPE VD 3 + 1 =	4	口
鋼管小口径管継手工 (ねじ込み)	呼び径100 4 / 2 =	2	口
ポリエチレン管切断工	呼び径100 切管調書 7 =	7	口
不断水連絡工	呼び径350×100 DIP用 1 =	1	箇所
铸铁製仕切弁設置	呼び径100 機械 1 + 1 =	2	基
管明示テープ工	呼び径100 HPPE 布設工より 35.88 =	35.88	m
管明示テープ工	呼び径100 SGP-VD 管延長より 0.30 =	0.30	m
管明示シート工	W=15cm ダブル HPPE VD 35.10 + 0.15 =	35.25	m

工 種 : 弁篋設置

補助

種 別	計 算 式	数 量	単 位
ネジ式弁篋設置工	A形1号 受枠30以上60kg未満 蓋30kg未満 (新設) 2 =	2	個
碎石基礎工	RC-40 t=10cm (A形1号) $0.52^2 \times \pi / 4 - 0.32^2 \times \pi / 4$ =	0.13	m ²

工 種 : 共通仮設費

種 別	計 算 式	数 量	単 位
運搬費			
仮設材等の運搬費 軽量鋼矢板(Ⅱ型) 1日あたり使用枚数	軽量鋼矢板(Ⅱ型) H=2.0m 流入管GX φ 250に計上	—	
軽量鋼矢板(Ⅱ型) H=2.0m	流入管GX φ 250に計上 =	—	t
仮設材等の積込・取卸し費	L=10.0Km 流入管GX φ 250に計上 仮設材等の運搬費より =	—	t
準備費			
技術管理費			
通水試験工	「通水試験に係る歩掛り」より 流入管GX φ 250に計上 中口径 φ 100～φ 250 短距離 100m	—	日

横瀬町姿見山配水池築造工事

仮設材賃料計算書

①軽量鋼矢板賃料算出

軽量鋼矢板(LSP2型) 矢板長2.0m・切梁1段

- ・ 共用日数=矢板使用箇所数×1.7(共用日数割増)

施工延長

1.00 m			計L=7.71m
6.71 m			

日進量	
-----	--

矢板使用回数	
矢板共用日数	

1口当り重量	$(m/口) / 0.25(m/枚) \times 2(\text{両面})$	=	(枚)
	$(枚) \times 2.0(m) \times 0.0148(t/m)$	=	(t)
使用回数	=	回	
補正率	$1/2 \times (n + 1)$		※ n は矢板の使用回数 n が2以上の時のみ補正する。
	=		

施工日数の算定（軽量鋼矢板 H=2.00m）

算定表② 軽量鋼矢板

1ロット 標準延長= 15.00m
H= 2.00m

施工延長 7.71m
掘削幅 0.85m

工種	規格	数量	一日当りの 施工量	施工日数 (実日数)
舗装版直接掘削積込	クローラ型 山積0.28m ³	15.00 × 0.85m = 12.75 m	m ²	日
機械掘削	クローラ型 山積0.28m ³	全体数量 9.83 ÷ 施工延長 7.71 × 15.00 = 19.12 m ³	m ³	日
建込工	掘削深 2.0m以下	15.00 m	m	日
管布設工	呼び径100mm クレーン付トラック使用	15.00 m	m	日
埋戻工	クローラ型 山積0.28m ³	全体数量 4.56 ÷ 施工延長 7.71 × 15.00 = 8.87 m ³	m ³	日
引抜き工	掘削深 2.0m以下	15.00 m	m	日
計				日

日当り 施工延長	m	日	=	≒	m/日
実日数	m	m/日	=	≒	日
供用日数	m	m/日	× 不稼働日数 1.7	=	≒ 日
使用面積	÷	1枚/幅 0.25 × 側 2	=	枚 ×	t/枚 = t/日
補正係数	1/2 ×	使用回数 + 1)	=	施工延長 7.71 ÷	日当り延長 = 使用回数
運搬重量	t				

流出管DIP(NS)φ 350 数量計算書

令和5年度

横瀬町姿見山配水池築造工事

秩父広域市町村圏組合水道局

設計数量総括表

工種・種別	細別	数量	設計数量	単位	数値	備考
場内配管工						
流出管(場内及び町道配管)						
管路土工						
舗装版切断工	アスファルト舗装版 t=15cm以下	13.02	13	m	1	
舗装版直接掘削・積込工	As t=10cm以下 0.28BH	6.18	6	m ²	1	
As塊運搬工	DT4t L=4.1Km	0.31	0.3	m ³	0.1	
廃材持込料	As廃材	0.73	0.7	t	0.1	
Co・As版切断濁水運搬費	DT2t L=35.0Km	—	—	台	1	送水管GXφ250 に計上
濁水処分費	Co・As版切断濁水 処理に焼却含まず	—	—	m ³	0.1	送水管GXφ250 に計上
BH掘削積込	0.28BH	218.33	220	m ³	10	
管路埋戻費	山砂 0.28BH	87.67	90	m ³	10	
管路埋戻費	発生土 0.28BH	117.63	120	m ³	10	
発生土運搬費	DT4t L=4.5Km	100.70	100	m ³	10	
整地	残土受入れ地での処理	100.70	100	m ³	10	
下層路盤工(車道部) (施工幅1.8m未満)	全仕上り厚0.1m 再生切込碎石(RC-40)	44.30	44	m ²	1	
下層路盤工(車道部) (施工幅1.8m未満)	全仕上り厚0.12m 再生切込碎石(RC-40)	39.33	39	m ²	1	
上層路盤工(車道部) (施工幅1.8m未満)	全仕上り厚0.12m 粒調碎石(M-30)	6.18	6	m ²	1	
As舗装工 (車道・路肩部)	人力 再生密粒As(13) t=3cm PK-3	6.18	6	m ²	1	

設計数量総括表

工種・種別	細別	数量	設計数量	単位	数値	備考
舗装本復旧工(送配水管)						
仮舗装撤去工						
舗装版切断工	アスファルト舗装版 t=15cm以下	15.11	15	m	1	
舗装版直接掘削・積込	As t=10cm以下 0.28BH	13.67	14	m ²	1	
路盤すき取り (BH掘削積込)	0.28BH	0.12	0.1	m ³	0.1	
発生土運搬費	DT4t L=4.5Km	—	—	m ³	1	再利用
廃材持込料	発生土	—	—	t	1	再利用
As塊運搬費	DT4t L=4.1Km	0.56	0.6	m ³	0.1	
廃材持込料	As廃材	1.32	1	t	1	
舗装工						
As切断濁水運搬費	DT2t L=35.0Km	—	—	台	1	管路土工(送配水管) へ計上
濁水処分費	Co・As版切断濁水 処理に焼却含まず	—	—	m ³	1	管路土工(送配水管) へ計上
不陸整正	補足材 M-30 整正厚0.03m	7.49	7	m ²	1	
表層工	機械 施工幅1.4~3.0m以下 再生密粒As(13) t=50mm PK-3	13.67	14	m ²	1	
仮設工						
土留工						
軽量鋼矢板たて込み工 (両側分)機械施工	II型 2.00m以下	83.19	83.2	m	0.1	

設計数量総括表

工種・種別	細別	数量	設計数量	単位	數位	備考
軽量鋼矢板たて込み工 (両側分)機械施工	Ⅱ型 2.50m以下	6.51	6.5	m	0.1	
軽量鋼矢板引抜工 (両側分)機械施工	Ⅱ型 2.00m以下	83.19	83.2	m	0.1	
軽量鋼矢板引抜工 (両側分)機械施工	Ⅱ型 2.50m以下	6.51	6.5	m	0.1	
支保工 (軽量金属製)設置撤去	1段 2.0m以下 軽量金属 水圧式パイプサポート	83.19	83.2	m	0.1	
支保工 (軽量金属製)設置撤去	2段 3.5m以下 軽量金属 水圧式パイプサポート	6.51	6.5	m	0.1	
軽量鋼矢板賃料 (継続工事無し)使用数量 t	修理費及び損耗費有り 供用日数 日	1	1	式	1	H=2.00m
軽量鋼矢板賃料 (継続工事無し)使用数量 t	修理費及び損耗費有り 供用日数 日	1	1	式	1	H=2.50m
管弁類購入費(送配水管)						
DIP	φ 350	1	1	式		材料集計表のとおり
送配水管布設工						
鋳鉄管吊込み据付工	機械力 φ 350	139.37	139.4	m	0.1	
NS形継手接合工	直管 φ 350	23	23	口	1	
メカニカル継手工	異形管 φ 350	28	28	口	1	
NS鋳鉄管切断、溝切り加工	NS・GX形/専用工具使用 φ 350 2工程	12	12	口	1	
鋳鉄管溝切り加工	NS・GX形/専用工具使用 φ 350 NS形溝切のみ	2	2	口	1	
NS継手挿口加工	(タッピンねじ式) φ 350	12	12	口	1	
伸縮可とう管設置工	NS両挿し口・鋳鉄製 φ 350	1	1	基	1	

設計数量総括表

工種・種別	細別	数量	設計数量	単位	數位	備考
鑄鉄製仕切弁設置	機械 φ 350	2	2	基	1	
管明示テープ工	ダクタイトル鑄鉄管 φ 350	139.37	139.4	m	0.1	
ポリエチレンスリーブ被覆工	(固定用ゴムバンド) φ 350	140.37	140.4	m	0.1	
管明示シート工	W=15cm ダブル	139.42	139.4	m	0.1	
鑄鉄管NS形継手 取外し工(直管部)	φ 350	1	1	口	1	
ネジ式弁筐設置工	A形1号 座台共	2	2	箇所	1	
現場発生品及び支給品運搬工	廃材(ダクタイトル鑄鉄管) 2t級 2t吊 運搬距離6.1km			— 回	1	流入管GX φ 250に計上 0.617t
スクラップ	ダクタイトル鑄鉄管(切管残管) へビーH3			— t	1	流入管GX φ 250 に計上
間接工事費						
共通仮設費(積分)						
運搬費						
仮設材等の運搬費 (1車1回)往復	製品長12m以内 片道運搬距離10km	—	—	t	0.1	流入管GX φ 250に計上
仮設材等の積込・取卸し費	基地積込→現場→基地取卸	—	—	t	0.1	流入管GX φ 250に計上
準備費						
技術管理費						
通水試験工	大口径 φ 300以上 中距離 101m～500m	—	—	日	0.1	流入管GX φ 250に計上

種 別	形状寸法	町道3429 号線 (As)	町道3157 号線 (改良道)	場内簡易 舗装	場内舗装 無し	舗装 本復旧工 (濁水のみ計上)			数 量	単 位
管路土工 (送配水管)										
舗装版切断工	アスファルト舗装版 t=15cm以下	13.02							= 13.02	m
舗装版直接 掘削・積込工	As t=10cm以下 0.28BH	6.18							= 6.18	m ²
舗装版切断工	コンクリート舗装版 t=15cm以下								= 0.00	m
舗装版直接 掘削・積込工	Co t=10cm以下 0.28BH								= 0.00	m ²
As塊運搬工	DT4t L=4.1Km								0.31	m ³
	車道	0.31							= 0.31	m ³
	歩道								= 0.00	m ³
	計								= 0.31	m ³
廢材持込料	As廢材								0.73	t
	車道2.35t/m ³	0.73							= 0.73	t
	歩道2.15t/m ³								= 0.00	t
	計								= 0.73	t
Co塊運搬工	DT4t L=4.5Km								0.00	m ³
	車道								= 0.00	m ³
	歩道								= 0.00	m ³
	計								= 0.00	m ³
廢材持込料	Co廢材								0.00	t
	車道2.35t/m ³								= 0.00	t
	歩道2.35t/m ³								= 0.00	t
	計								= 0.00	t
Co・As版切断濁 水運搬費	DT2t L=35.0Km									台
濁水処分費	Co・As版切断濁水	0.017				0.020			= 0.037	m ³
BH掘削積込	0.28BH	12.93	53.70	68.66	83.04				= 218.33	m ³

種 別	形状寸法	町道3429号線 (As)	町道3157号線 (改良道)	場内簡易 舗装	場内舗装 無し	舗装 本復旧工 (濁水のみ計上)			数 量	単 位
管路埋戻費	山砂 0.28BH	4.07	21.79	29.12	32.69			=	87.67	m ³
管路埋戻費	発生土 0.28BH	7.56	26.88	33.47	49.72			=	117.63	m ³
人力掘削積込								=	0.00	m ³
人力埋戻費	発生土							=	0.00	m ³
発生土運搬費	DT4t L=4.5Km	5.37	26.82	35.19	33.32			=	100.70	m ³
整地	残土受入れ地での処理								100.70	m ³
下層路盤工(車道部) (施工幅1.8m未満)	全仕上り厚0.1m 再生切込砕石(RC-40)			44.30				=	44.30	m ²
下層路盤工(車道部) (施工幅1.8m未満)	全仕上り厚0.12m 再生切込砕石(RC-40)	6.18	33.15					=	39.33	m ²
上層路盤工(車道部) (施工幅1.8m未満)	全仕上り厚0.12m 粒調砕石(M-30)	6.18						=	6.18	m ²
As舗装工 (車道・路肩部)	人力 再生密粒As(13) t=3cm PK-3	6.18						=	6.18	m ²

計算 番号	新設管径 (mm)	既設管径 (mm)	土工延長 (m)	掘削幅 (m)	土被り (m)	掘削深 (m)	現況 表層厚 (m)	計画 舗装厚 (m)	舗装切断		舗装版取壊		掘削		
									切断長 (m)	濁水 (m3)			掘削高 (m)	管控除 (m2)	掘削量 (m3)
									L2	V1	S1	V2	H1	S2	V3
			L1	W	DP	H	t1	t2	L1×2	L2×0.0013	L1×W	S×t1	H-t1	既設管	(W×H1-S2)×L1
11	DIP φ 350		6.51	0.95	1.67	2.14	0.05	0.270	13.02	0.017	6.18	0.31	2.09		12.93
計			6.51						13.02	0.017	6.18	0.31			12.93

計算 番号	新設管径 (mm)	既設管径 (mm)	埋戻(山砂)			埋戻(発生土)		残土処分		舗装 復旧 (m ²)	土留工		
			埋戻高 (m)	管控除 (m ²)	埋戻量 (m ³)	埋戻高 (m)	埋戻量 (m ³)	土砂 (m ³)	As (m ³)		h=2.00 (m)	h=2.50(1) (m)	h=2.50(2) (m)
			H4	S3	V4	H5	V5	V6					
			H-t2	新設管	(W×H4-S3)×L1	H-t2-H4	L1×W×H5/0.9	V3-V5	V2	S1			
11	DIP φ 350		0.77	0.107	4.07	1.100	7.56	5.37	0.31	6.18		6.51	
計					4.07		7.56	5.37	0.31	6.18	0.00	6.51	0.00

積算条件

現況表層厚 (m)	0.05
計画舗装厚 (m)	0.270
濁水発生量 (t=5cm) m ³ /m	0.0013

計算 番号	新設管径 (mm)	既設管径 (mm)	土工延長 (m)	掘削幅 (m)	土被り (m)	掘削深 (m)	現況 表層厚 (m)	計画 舗装厚 (m)	舗装切断		舗装版取壊		掘削		
									切断長 (m)	濁水 (m3)			掘削高 (m)	管控除 (m2)	掘削量 (m3)
									L2	V1	S1	V2	H1	S2	V3
			L1	W	DP	H	t1	t2	L1×2	L2×0	L1×W	S×t1	H-t1	既設管	(W×H1-S2)×L1
12	DIP φ 350		34.89	0.95	1.15	1.62	0.00	0.120	0.00	0.000	0.00	0.00	1.62		53.70
計			34.89						0.00	0.000	0.00	0.00			53.70

計算 番号	新設管径 (mm)	既設管径 (mm)	埋戻(山砂)			埋戻(発生土)		残土処分		路盤 復旧 (m ²)	土留工		
			埋戻高 (m)	管控除 (m ²)	埋戻量 (m ³)	埋戻高 (m)	埋戻量 (m ³)	土砂 (m ³)	As (m ³)		h=2.00 (m)	h=2.50 (m)	h=3.00 (m)
			H4	S3	V4	H5	V5	V6					
			H-t2	新設管	(W×H4-S3)×L1	H-t2-H4	L1×W×H5/0.9	V3-V5	V2	S1			
12	DIP φ 350		0.77	0.107	21.79	0.730	26.88	26.82	0.00	33.15	34.89		
計					21.79		26.88	26.82	0.00	33.15	34.89	0.00	0.00

積算条件

現況表層厚 (m)	0.00
計画舗装厚 (m)	0.120
濁水発生量 (t=0cm) m ³ /m	0

計算 番号	新設管径 (mm)	既設管径 (mm)	土工延長 (m)	掘削幅 (m)	土被り (m)	掘削深 (m)	現況 表層厚 (m)	計画 舗装厚 (m)	舗装切断		舗装版取壊		掘削		
									切断長 (m)	濁水 (m3)			掘削高 (m)	管控除 (m2)	掘削量 (m3)
									L2	V1	S1	V2	H1	S2	V3
			L1	W	DP	H	t1	t2	L1×2	L2×0	L1×W	S×t1	H-t1	既設管	(W×H1-S2)×L1
13	DIP φ 350		46.63	0.95	1.08	1.55	0.00	0.100	0.00	0.000	0.00	0.00	1.55		68.66
計			46.63						0.00	0.000	0.00	0.00			68.66

計算 番号	新設管径 (mm)	既設管径 (mm)	埋戻(山砂)			埋戻(発生土)		残土処分		路盤 復旧 (m ²)	土留工		
			埋戻高 (m)	管控除 (m ²)	埋戻量 (m ³)	埋戻高 (m)	埋戻量 (m ³)	土砂 (m ³)	As (m ³)		h=2.00 (m)	h=2.50(1) (m)	h=2.50(2) (m)
			H4	S3	V4	H5	V5	V6					
			H-t2	新設管	(W×H4-S3)×L1	H-t2-H4	L1×W×H5	V3-V5	V2	S1			
13	DIP φ 350		0.77	0.107	29.12	0.680	33.47	35.19	0.00	44.30	46.63		
計					29.12		33.47	35.19	0.00	44.30	46.63	0.00	0.00

積算条件

現況表層厚 (m)	0.00
計画舗装厚 (m)	0.100
濁水発生量 (t=0cm) m ³ /m	0

計算 番号	新設管径 (mm)	既設管径 (mm)	土工延長 (m)	掘削幅 (m)	土被り (m)	掘削深 (m)	現況 表層厚 (m)	計画 舗装厚 (m)	舗装切断		舗装版取壊		掘削		
									切断長 (m)	濁水 (m3)			掘削高 (m)	管控除 (m2)	掘削量 (m3)
									L2	V1	S1	V2	H1	S2	V3
			L1	W	DP	H	t1	t2	L1×2	L2×0	L1×W	S×t1	H-t1	既設管	(W×H1-S2)×L1
14	DIP φ 350		52.34	0.95	1.20	1.67	0.00	0.000	0.00	0.000	0.00	0.00	1.67		83.04
計			52.34						0.00	0.000	0.00	0.00			83.04

計算 番号	新設管径 (mm)	既設管径 (mm)	埋戻(山砂)			埋戻(発生土)		残土処分		舗装 復旧 (m ²)	土留工		
			埋戻高 (m)	管控除 (m ²)	埋戻量 (m ³)	埋戻高 (m)	埋戻量 (m ³)	土砂 (m ³)	As (m ³)		h=2.00 (m)	h=2.50(1) (m)	h=2.50(2) (m)
			H4	S3	V4	H5	V5	V6					
			H-t2	新設管	(W×H4-S3)×L1	H-t2-H4	L1×W×H5	V3-V5	V2	S1			
14	DIP φ 350		0.77	0.107	32.69	0.900	49.72	33.32	0.00	49.72	1.67		
計					32.69		49.72	33.32	0.00	49.72	1.67	0.00	0.00

積算条件

現況表層厚 (m)	0.00
計画舗装厚 (m)	0.000
濁水発生量 (t=0cm) m ³ /m	0

土工管控除面積 (配水管)

明示テープ
使用量

係数
(管1m当たり使用長)

管種	口径	算式	数量	単位	係数 (管1m当たり使用長)
铸铁管	φ75	$\pi/4 \times 0.09^2$	0.006	m ²	0.3181
铸铁管	φ100	$\pi/4 \times 0.12^2$	0.011	m ²	0.4241
铸铁管	φ150	$\pi/4 \times 0.17^2$	0.023	m ²	0.6409
铸铁管	φ200	$\pi/4 \times 0.22^2$	0.038	m ²	0.8294
铸铁管	φ250	$\pi/4 \times 0.27^2$	0.057	m ²	1.0179
铸铁管	φ300	$\pi/4 \times 0.32^2$	0.080	m ²	1.2064
铸铁管	φ350	$\pi/4 \times 0.37^2$	0.107	m ²	1.3949
ポリエチレン管	φ50	$\pi/4 \times 0.06^2$	0.003	m ²	0.2262
ポリエチレン管	φ75	$\pi/4 \times 0.09^2$	0.006	m ²	0.3393
ポリエチレン管	φ100	$\pi/4 \times 0.13^2$	0.013	m ²	0.4901
ポリエチレン管	φ150	$\pi/4 \times 0.18^2$	0.025	m ²	0.6786
ポリエチレン管	φ200	$\pi/4 \times 0.25^2$	0.049	m ²	0.9425
塩ビ管	φ50	$\pi/4 \times 0.06^2$	0.003	m ²	
塩ビ管	φ75	$\pi/4 \times 0.09^2$	0.006	m ²	
塩ビ管	φ100	$\pi/4 \times 0.11^2$	0.009	m ²	
塩ビ管	φ150	$\pi/4 \times 0.17^2$	0.023	m ²	
塩ビ管	φ200	$\pi/4 \times 0.22^2$	0.038	m ²	
石綿管	φ50	$\pi/4 \times 0.07^2$	0.004	m ²	
石綿管	φ75	$\pi/4 \times 0.10^2$	0.008	m ²	
石綿管	φ100	$\pi/4 \times 0.12^2$	0.011	m ²	
石綿管	φ150	$\pi/4 \times 0.18^2$	0.025	m ²	
鋼管	φ50	$\pi/4 \times 0.06^2$	0.003	m ²	
鋼管	φ75	$\pi/4 \times 0.09^2$	0.006	m ²	
鋼管	φ100	$\pi/4 \times 0.11^2$	0.009	m ²	

配水管土工延長調書(1)

町道3429号線(車道As)

補助

計算 番号	舗装種別	新設管	既設管	掘削幅	土被り		掘削深	算 式	数 量	単 位
					新設管	既設管				
11	町道・車道As舗装	DIP φ 350	-	0.95	1.67	-	2.14	6.51	6.51	m

計算 番号	舗装種別	新設管	既設管	掘削幅	土被り		掘削深	算 式	数 量	単位
					新設管	既設管				
12	町道・車道As舗装	DIP φ 350	-	0.95	1.15	-	1.62	34.89	34.89	m

計算 番号	舗装種別	新設管	既設管	掘削幅	土被り		掘削深	算式	数 量	単位
					新設管	既設管				
13	場内簡易舗装	DIP φ 350	-	0.95	1.08	-	1.55	6.96 + 18.51 + 21.16	46.63	m

計算 番号	舗装種別	新設管	既設管	掘削幅	土被り		掘削深	算 式	数 量	単位
					新設管	既設管				
14	場内舗装無し	DIP φ 350	-	0.95	1.20	-	1.67	2.60 + 6.02 + 10.60 + 21.78 + 11.34	52.34	m

濁水処理量の算定

切断厚t= 5 cm	1m当り濁水処理量 = 0.00130
------------	---------------------

※ 埼玉県土木工事共通仕様書に定める濁水処理量の算定による。

舗装切断厚	計 算 式	濁水処理量		
t ≤ 5	5cm (0.0013 -) × 5 / 5 +	0.00130 m3/m	1m当り	
6 ≤ t ≤ 10	10cm 5cm (-) × / 5 +			100m当り
11 ≤ t ≤ 15	15cm 10cm (-) × / 5 +			舗装切断厚
16 ≤ t ≤ 20	20cm 15cm (-) × / 5 +			濁水処理量
21 ≤ t ≤ 25	25cm 20cm (-) × / 5 +			5
26 ≤ t ≤ 30	30cm 25cm (-) × / 5 +			10
31 ≤ t ≤ 35	35cm 30cm (-) × / 5 +			15
36 ≤ t ≤ 40	40cm 35cm (-) × / 5 +			20
				25
				30
				35
				40

工 種 : 舗装本復旧工(送配水管)

補助

種 別	計 算 式	数 量	単 位
仮舗装撤去工			
舗装版切断 アスファルト舗装版 t=15cm以下	図面より 本設管 15.11 =	15.11	m
舗装版直接掘削・積込 As t=10cm以下 0.28BH	図面より 本設管 13.67 =	13.67	m ²
路盤すき取り (BH掘削積込) 0.28BH	仮復旧面積 6.18 × 0.02 =	0.12	m ³
発生土運搬費 DT4t L=6.5Km	不陸整生補足材に再利用 =	0.00	m ³
廃材持込料 発生土	不陸整生補足材に再利用 =	0.00	t
As塊運搬費 DT4 t L=4.5Km	仮復旧部 仮復旧面積 6.18 × 0.03 = 0.19		
	影響部(本設) 本管 本管 13.67 - 6.18 = 7.49 7.49 × 0.05 = 0.37		
	0.19 + 0.37 =	0.56	m ³
廃材持込料 As廃材	0.56m ³ × 2.35 t/m ³ =	1.32	t
舗装工			
Co・As切断濁水運搬費 DT2t L=35.0Km	管路土工(送配水管)へ計上 =		台
濁水処分費 Co・As版切断濁水	L 15.11 × 0.0013 =	0.020	m ³
不陸整正工 補足材 M-30 t=1.4cm	7.49 =	7.49	m ²

工 種 : 舗装本復旧工(送配水管)

補助

種 別	計 算 式	数 量	単 位
表層(町道・As車道) 施工幅1.4m以上 再生密粒度As(13) t=5cm PK-3	図面より 13.67 =	13.67	m ²

工 種 : 仮設工(土留工)

補助

種 別	計 算 式	数 量	単 位
土留工			
軽量鋼矢板たて込み工 (両側分)機械施工	Ⅱ型 2.00m以下 83.19 (矢板賃料算出① 施工延長より)	= 83.19	m
軽量鋼矢板たて込み工 (両側分)機械施工	Ⅱ型 2.50m以下 6.51 (矢板賃料算出② 施工延長より)	= 6.51	m
軽量鋼矢板引抜工 (両側分)機械施工	Ⅱ型 2.00m以下 83.19 (矢板賃料算出① 施工延長より)	= 83.19	m
軽量鋼矢板引抜工 (両側分)機械施工	Ⅱ型 2.50m以下 6.51 (矢板賃料算出② 施工延長より)	= 6.51	m
支保工 (軽量金属製)設置撤去	1段 2.0m以下 83.19 (矢板賃料算出① 施工延長より)	= 83.19	m
支保工 (軽量金属製)設置撤去	2段 3.5m以下 6.51 (矢板賃料算出② 施工延長より)	= 6.51	m
軽量鋼矢板賃料 軽量鋼矢板H=2.0 1段 (継続工事無し)	修理費及び損耗費有り t 供用日 = 日 (矢板賃料算出①より) 使用回数 = 回	1.0	式
軽量鋼矢板賃料 軽量鋼矢板H=2.5 2段 (継続工事無し)	修理費及び損耗費有り t 供用日 = 日 (矢板賃料算出②より) 使用回数 = 回	1.0	式

名 称	規 格	計 算 式	数 量	単 位
配水用ダクタイル鉄管	φ 350mm		1	式
NS受口直管	3種 φ 350×6000	別紙 材料集計表 - 1のとおり	15	本
NS受口直管 (切管)	1種 φ 350×6000	〃	8	本
NS形曲管	φ 350×90°	〃	2	個
NS形曲管	φ 350×45°	〃	3	個
NS形曲管	φ 350×22 1/2°	〃	3	個
NS形曲管	φ 350×11 1/4°	〃	2	個
NS形両受曲管	φ 350×22 1/2°	〃	4	個
NS形二受T字管	φ 350×φ 350	〃	2	個
NS形フランジ付T字管	φ 350×φ 100	〃	1	個
NS形短管1号	φ 350	〃	1	個
NS形短管2号	φ 350	〃	1	個
NS形挿しロリング	タビソねじタイプ φ 350	〃	12	個
NS形 ライ	φ 350	〃	13	個
NS形両受ソフトシール仕切弁	φ 350	〃	2	個
伸縮可とう管	NS形両挿し φ 350×1770L×200mm偏心 SUS316L	〃	1	個
その他				
仕切弁筐 ネジ筐A形	170×320 H=800~1140	別紙 材料集計表 - 1のとおり	2	個
仕切弁筐座台	320×520 H=70	〃	2	個
識別マーカー	F1 配水管用	φ 350 18	18	本
管明示テープ	20m/個	φ 350 (194.41)/ 20	10	個
ポリエチレンスリーブ	水道用 φ 350×7000	29.00	29	枚
ポリエチレンスリーブ 固定用ゴムバンド	φ 350	257.00	257	個
管明示シート	50m/巻	φ 350 (139.42)/ 50	3	巻

名 称	形状 . 寸法	単位	配管詳細図	配管詳細図	配管詳細図					計
			L=16.75m	L=112.28m	L=11.39m					
NS受口直管	3種 φ 350 × 6000	本	2	13						15
NS受口直管(切管)	1種 φ 350 × 6000	本		6	2					8
NS形曲管	φ 350 × 90°	個			2					2
NS形曲管	φ 350 × 45°	個		3						3
NS形曲管	φ 350 × 22 1/2°	個		3						3
NS形曲管	φ 350 × 11 1/4°	個	1	1						2
NS形両受曲管	φ 350 × 22 1/2°	個		4						4
NS形二受T字管	φ 350 × φ 350	個	2							2
NS形フランジ付T字管	φ 350 × φ 100	個		1						1
NS形短管1号	φ 350	個	1							1
NS形短管2号	φ 350	個	1							1
NS形挿しロリング	タッピンねじタイプ φ 350	個		8	4					12
NS形 ライフ	φ 350	個	2	9	2					13
NS形両受ソフトシール仕切弁	φ 350	個	1		1					2
伸縮可とう管	NS形両挿し φ 350×1770L×200mm偏心 SUS316L	個	1							1

名 称	形状 . 寸法	単位	配管詳細図	配管詳細図	配管詳細図				計
			L=16.75m	L=112.28m	L=11.39m				
延長計									
仕切弁筐 ネジ筐A形	170×320 H=800~1140	個	1		1				2
仕切弁筐座台	320×520 H=70	個	1		1				2
識別マーカ	F1 配水管用	本	3	13	2				18
管明示テープ	20m/個	m	φ 350 NS形ソフトシール仕切弁両受 (140.37 - 0.500 × 2) × 1.3949						194.41
ポリエチレンスリーブ	水道用 φ 350 × 7000	枚	φ 350(1m当り) 7.00 × (1 + 0.2) ÷ 6.00 = 1.40m 140.37 × 1.40 ÷ 7.00						29.00
ポリエチレンスリーブ			φ 350(1m当り) 【 4組×(1 + 0.5) + (6.0 - 1.0m) 】 ÷ 6.0 = 1.83個						
固定用ゴムバンド	φ 350	個	140.37 × 1.83						257.00
管明示シート	50m/巻	m	φ 350 NS形ソフトシール仕切弁両受 (140.42 - 0.500 × 2)						139.42

切 管 調 書 1

ダクタイル鋳鉄管(NS-1) φ350mm

町道3429号線・場内

補助

番号	管切断概略図 切断口	甲切管 (m)	乙切管1 (m)	乙切管2 (m)	乙切管3 (m)	乙切管4 (m)	残管 (mm)	切管か所数	
								溝切のみ	切断溝切
1		4.73	1.27				0.00	1	1
2		2.70	3.30				0.00	1	1
3		4.15	1.02				0.83		2
4		3.50					2.50		1
5		2.83	2.61				0.56		2
6		3.38					2.62		1
7		2.65	1.31				2.04		2
8		3.25	1.31				1.44		2
合計		38.01					9.99	2	12
残管重量									
直 部 = 9.99 m × 61.74 kg/m = 616.783 kg									
受口突部 = ヶ所 × 67.30 kg = 0.000 kg									
挿口突部 = 2 ヶ所 × 0.19 kg = 0.380 kg									
合計 = 617.16 kg = 0.617 t									

工 種 : 送配水管布設工

補助

種 別	計 算 式	数 量	単 位
鋳鉄管吊込み据付工	呼び径350 機械 管心長 仕切弁長(ソフソール) 140.37 - 0.50 × 2 =	139.37	m
NS形継手接合工	直管 呼び径350 直管 切管 15 + 8 =	23	口
カニカ継手工	異形管 呼び径350 (NS継手接合) 90° 45° 22° 11° 両22° 2 + 3 + 3 + 2 + 8 × 2 =		
	二受T ×2 F付T 短管1 ハルブ [°] ×2 + 4 + 1 + 1 + 4 =	28	口
NS鋳鉄管切断、溝切り加工 (2工程)	呼び径350 切管調書 12 =	12	口
鋳鉄管溝切り加工 (NS形溝切のみ)	呼び径350 切管調書 2 =	2	口
NS継手挿口加工 (タピンねじ式)	呼び径350 切管調書 12 =	12	口
伸縮可とう管設置工 NS両挿し口・鋳鉄製	呼び径350 1 =	1	基
鋳鉄製仕切弁設置	呼び径350 機械 2 =	2	基
管明示テープ工	呼び径350 ダクタイル鋳鉄管 布設工より 139.37 =	139.37	m
ポリエチレンスリーブ 被覆工 (固定用ゴムバンド [°])	呼び径350 ダクタイル鋳鉄管 配管延長より 140.37 =	140.37	m
管明示シート工	W=15cm ダブル φ350 139.42 =	139.42	m
鋳鉄管NS形継手 取外し工(直管部)	直管 呼び径350 既設接続部 (C.5+10.33) 1 =	1	口
現場発生品及び支給品運搬工 ダクタイル鋳鉄管	2t級 2t吊 運搬距離6km 切管調書 0.617 t =	-	回
ダクタイル鋳鉄管(切管残管) スクラップ	流入管GX φ250に計上 へビーH3 0.617 t =	-	t

工 種 : 弁篋設置

補助

種 別	計 算 式	数 量	単 位
ネジ式弁篋設置工	A形1号 受枠30以上60kg未満 蓋30kg未満 (新設) 2	= 2	個
碎石基礎工	RC-40 t=10cm (A形1号) $0.52^2 \times \pi / 4 - 0.32^2 \times \pi / 4 = 0.13$ 0.13 × 2	= 0.26	m ²

工 種 : 共通仮設費

種 別	計 算 式	数 量	単 位
運搬費			
仮設材等の運搬費 軽量鋼矢板(Ⅱ型) 1日あたり使用枚数	軽量鋼矢板(Ⅱ型) H=2.0m 流入管GX φ 250に計上	—	
	軽量鋼矢板(Ⅱ型) H=2.5m 流入管GX φ 250に計上	—	
軽量鋼矢板(Ⅱ型) H=2.0m	流入管GX φ 250に計上	—	t
軽量鋼矢板(Ⅱ型) H=2.5m	流入管GX φ 250に計上	—	t
仮設材等の積込・取卸し費	L=10.0Km 流入管GX φ 250に計上		
	仮設材等の運搬費より =	—	t
準備費			
技術管理費			
通水試験工	「通水試験に係る歩掛り」より 大口径φ300以上 中距離 101m~500m 流入管GX φ 250に計上	—	日

横瀬町姿見山配水池築造工事

仮設材賃料計算書

①軽量鋼矢板賃料算出

軽量鋼矢板(LSP2型) 矢板長2.0m・切梁1段

- ・ 共用日数=矢板使用箇所数×1.7(共用日数割増)

施工延長

34.89 m			計 L =83.19m
46.63 m			
1.67 m			

日進量	
-----	--

仮定

矢板使用回数	
矢板共用日数	

1口当り重量	$(m/口) / 0.25(m/枚) \times 2(両面)$	=	(枚)
	$(枚) \times 2.0(m) \times 0.0148(t/m)$	=	(t)
使用回数	=	回	
補正率	$1/2 \times (n + 1)$		※ n は矢板の使用回数 n が2以上の時のみ補正する。
	=		

施工日数の算定（軽量鋼矢板 H=2.00m）

算定表② 軽量鋼矢板

1ロット 標準延長= 15.00m
H= 2.00m

施工延長 83.19m
掘削幅 0.95m

工種	規格	数量	一日当りの 施工量	施工日数 (実日数)
舗装版直接掘削積込	クローラ型 山積0.28m ³	15.00 × 0.95m = 14.25 m	m ²	日
機械掘削	クローラ型 山積0.28m ³	全体数量 205.40 ÷ 施工延長 83.19 × 15.00 = 37.04 m ³	m ³	日
建込工	掘削深 2.5m以下	15.00 m	m	日
管布設工	呼び径350mm クレーン付トラック使用	15.00 m	m	日
埋戻工	クローラ型 山積0.28m ³	全体数量 193.67 ÷ 施工延長 83.19 × 15.00 = 34.92 m ³	m ³	日
引抜き工	掘削深 2.5m以下	15.00 m	m	日
計				日

日当り 施工延長	m	日	=	≒	m/日
実日数	m	m/日	=	≒	日
供用日数	m	m/日	× 不稼働日数 1.7	=	≒ 日
使用面積	÷	1枚/幅 0.25 × 側 2	=	×	t/枚 0.0296 = t/日
補正係数	1/2 ×	使用回数 + 1)	=	83.19 ÷	日当り延長 = 使用回数
運搬重量	t				

②軽量鋼矢板賃料算出

軽量鋼矢板(LSP2型) 矢板長2.5m・切梁2段

- ・ 共用日数=矢板使用箇所数×1.7(共用日数割増)

施工延長

6.51 m			計 L = 6.51 m

日進量	
-----	--

仮定

矢板使用回数	
矢板共用日数	

1口当り重量	$(m/口) / 0.25(m/枚) \times 2(\text{両面})$	=	(枚)
	$(枚) \times 2.5(m) \times 0.0148(t/m)$	=	(t)
使用回数	=	回	
補正率	$1/2 \times (n + 1)$		※ n は矢板の使用回数 n が2以上の時のみ補正する。
	=		

施工日数の算定（軽量鋼矢板 H=2.00m）

算定表② 軽量鋼矢板

1ロット 標準延長= 15.00m
H= 2.50m

施工延長 6.51m
掘削幅 0.95m

工種	規格	数量	一日当りの 施工量	施工日数 (実日数)
舗装版直接掘削積込	クローラ型 山積0.28m ³	15.00 × 0.95m = 14.25 m	m ²	日
機械掘削	クローラ型 山積0.28m ³	全体数量 12.93 ÷ 施工延長 6.51 × 15.00 = 29.79 m ³	m ³	日
建込工	掘削深 2.5m以下	15.00 m	m	日
管布設工	呼び径350mm クレーン付トラック使用	15.00 m	m	日
埋戻工	クローラ型 山積0.28m ³	全体数量 11.63 ÷ 施工延長 6.51 × 15.00 = 26.80 m ³	m ³	日
引抜き工	掘削深 2.5m以下	15.00 m	m	日
計				日

日当り 施工延長	15.00 ÷	日	=	≒	m/日						
実日数	6.51 ÷	m/日	=	≒	日						
供用日数	6.51 ÷	m/日	×	不稼働日数 1.7	=	≒	日				
使用面積	÷	1枚/幅 0.25	×	側 2	=	枚	×	t/枚 0.0370	=	t/日	
補正係数	1/2	×	使用回数	+	1)	=	施工延長 6.51	÷	日当り延長	=	使用回数
運搬重量	t										

増圧ポンプ流出配管HPPEφ100 数量計算書

令和5年度

横瀬町姿見山配水池築造工事

秩父広域市町村圏組合水道局

設計数量総括表

工種・種別	細別	数量	設計数量	単位	数値	備考
場内配管						
流出管(増圧ポンプ流出配管)						
管路土工						
舗装版切断工	アスファルト舗装版 t=15cm以下	53.30	53	m	1	
舗装版直接掘削・積込工	As t=10cm以下 0.28BH	14.66	15	m ²	1	
As塊運搬工	DT4t L=4.1Km	0.73	0.7	m ³	0.1	
廃材持込料	As廃材	1.72	2	t	1	
Co・As版切断濁水運搬費	DT2t L=35.0Km		—	台	1	送水管GXφ250 に計上
濁水処分費	Co・As版切断濁水 処理に焼却含まず		—	m ³	0.1	送水管GXφ250 に計上
BH掘削積込	0.28BH	67.13	70	m ³	10	
管路埋戻費	山砂 0.28BH	23.79	20	m ³	10	
管路埋戻費	発生土 0.28BH	38.98	40	m ³	10	
発生土運搬費	DT4t L=4.5Km	28.15	30	m ³	10	
整地	残土受入れ地での処理	28.15	30	m ³	10	
下層路盤工(車道部) (施工幅1.8m未満)	全仕上り厚0.1m 再生切込砕石(RC-40)	7.97	8	m ²	1	
下層路盤工(車道部) (施工幅1.8m未満)	全仕上り厚0.12m 再生切込砕石(RC-40)	14.66	15	m ²	1	
上層路盤工(車道部) (施工幅1.8m未満)	全仕上り厚0.12m 粒調砕石(M-30)	14.66	15	m ²	1	
As舗装工 (車道・路肩部)	人力 再生密粒As(13) t=3cm PK-3	14.66	15	m ²	1	

設 計 数 量 総 括 表

工 種 ・ 種 別	細 別	数 量	設計数量	単位	數位	備 考
管弁類購入費(流入管)						
HPPE	φ100	1	1	式		材料集計表のとおり
流出管布設工						
ポリエチレン管据付工	融着(EF) φ100	95.97	96.0	m	0.1	
ポリエチレン管継手工	融着(EF 1口) φ100	38	38	口	1	
ポリエチレン管継手工	融着(EF 2口) φ100	3	3	箇所	1	
ポリエチレン管継手工	(メカニカル継手) φ100	1	1	口	1	
メカニカル継手工(特押)	φ100	1	1	口	1	
フランジ継手工	7.5K φ75	2	2	口	1	
ポリエチレン管切断工	φ100	15	15	口	1	
空気弁設置工	人力 φ25	1	1	基	1	
鋳鉄製仕切弁設置	機械 φ100	1	1	基	1	
管明示テープ工	HPPE φ100	95.97	96.0	m	0.1	
管明示シート工	W=15cm ダブル	95.45	95.5	m	0.1	
空気弁室築造	丸型鉄蓋 φ600	1	1	箇所	1	
ネジ式弁筐設置工	A形1号 座台共	1	1	箇所	1	
送配水管撤去工						

設計数量総括表

工種・種別	細別	数量	設計数量	単位	数値	備考
既設撤去管切断工	エンジンカッター使用 ダクタイル鋳鉄管 φ100	2	2	口	1	
撤去管吊上げ積込み工	ダクタイル鋳鉄管 φ100	2.70	2.7	m	0.1	
構造物取り壊し工	機械施工(無筋構造物)	0.40	0.4	m3	0.1	
型枠工	一般型枠 鉄筋・無筋構造物	2.16	2	m2	1	
コンクリート人力打設工	無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)高60% 一般養生	0.40	0.4	m3	0.1	
Co塊運搬工	DT4t L=4.1Km	0.40	0.4	m3	0.1	
廃材持込料	Co廃材(無筋)	0.94	0.9	t	0.1	
現場発生品及び支給品運搬工	廃材(ダクタイル鋳鉄管) 2t積 2t吊 運搬距離6.1km			—	回	1 流入管GXφ250に計上 0.04t
スクラップ	ダクタイル鋳鉄管(既設管) へビーH3			—	t	1 流入管GXφ250 に計上
管路(単費)						
一般開削工(給水管)						
管路土工						
舗装版切断工	アスファルト舗装版 t=15cm以下	1.60	2	m	1	
舗装版直接掘削・積込工	As t=10cm以下 0.13BH	0.44	0.4	m2	0.1	
As塊運搬工	DT2t L=4.1Km	0.02	0.02	m3	0.01	
廃材持込料	As廃材	0.05	0.05	t	0.01	
As切断濁水運搬費	DT2t L=35.0Km			—	台	1 管路土工(送配水管) へ計上
濁水処分費	Co・As版切断濁水 処理に焼却含まず			—	m3	0.1 管路土工(送配水管) へ計上

設計数量総括表

工種・種別	細別	数量	設計数量	単位	数値	備考
BH掘削積込	0.13BH	1.34	1	m3	1	
管路埋戻費	山砂 0.13BH	0.71	0.7	m3	0.1	
管路埋戻費	発生土 0.13BH	0.60	0.6	m3	0.1	
発生土運搬費	DT2t L=4.5Km	0.74	0.7	m3	0.1	
整地	残土受入れ地での処理	0.74	0.7	m ³	0.1	
下層路盤工(車道部) (施工幅1.8m未満)	全仕上り厚0.12m 再生切込砕石(RC-40)	0.44	0.4	m2	0.1	
上層路盤工(車道部) (施工幅1.8m未満)	全仕上り厚0.12m 粒調砕石(M-30)	0.44	0.4	m2	0.1	
As舗装工 (車道・路肩部)	人力 再生密粒As(13) t=30mm PK-3	0.44	0.4	m2	0.1	
管弁類購入費(給水管)						
ポリエチレン管	φ20	1	1	式		材料集計表のとおり
給水管布設工						
ポリエチレン管据付工	φ20	3.90	3.9	m	0.1	
ポリエチレン管継手工	融着(EF 2口) φ20	9	9	箇所	1	
ポリエチレン管継手工	φ20	4	4	口	1	
鋼管小口径管継手工	ねじ込み接合 φ13	2	2	口	1	
ポリエチレン管切断工	φ20	11	11	口	1	
サドル分水栓建込み工	HPPE用 φ100×20	1	1	箇所	1	

設 計 数 量 総 括 表

工 種 ・ 種 別	細 別	数 量	設計数量	単 位	数 位	備 考
止水栓取付け工	接続・筐取付共 PP用 φ20	1	1	箇所	1	
管明示シート工	W=15cm ダブル	0.80	0.8	m	0.1	
間接工事費						
共通仮設費(積分)						
運搬費						
準備費						
技術管理費						
通水試験工	中口径φ100～φ250 短距離～100m		-	日	0.1	流入管GXφ250 に計上

種 別	形状寸法	町道3429 号線 (車道As)	場内簡易 舗装	場内舗装 無し	給水 より (濁水のみ計上)				数 量	単 位
管路土工 (送配水管)										
舗装版切断工	アスファルト舗装版 t=15cm以下	53.30							= 53.30	m
舗装版直接 掘削・積込工	As t=10cm以下 0.28BH	14.66							= 14.66	m ²
舗装版切断工	コンクリート舗装版 t=15cm以下								= 0.00	m
舗装版直接 掘削・積込工	Co t=10cm以下 0.28BH								= 0.00	m ²
As塊運搬工	DT4t L=4.1Km								0.73	m ³
	車道	0.73							= 0.73	m ³
	歩道								= 0.00	m ³
	計								= 0.73	m ³
廢材持込料	As廢材								1.72	t
	車道2.35t/m ³	1.72							= 1.72	t
	歩道2.15t/m ³								= 0.00	t
	計								= 1.72	t
Co塊運搬工	DT4t L=4.1Km								0.00	m ³
	車道								= 0.00	m ³
	歩道								= 0.00	m ³
	計								= 0.00	m ³
廢材持込料	Co廢材								0.00	t
	車道2.35t/m ³								= 0.00	t
	歩道2.35t/m ³								= 0.00	t
	計								= 0.00	t
Co・As版切断濁 水運搬費	DT2t L=35.0Km									台
濁水処分費	Co・As版切断濁水	0.069			0.002				= 0.071	m ³
BH掘削積込	0.28BH	14.11	10.36	42.66					= 67.13	m ³

工 種 : 整備土工 (流出管)

補助

種 別	形状寸法	町道3429号線 (車道As)	場内簡易 舗装	場内舗装 無し	給水 より (濁水のみ計上)				数 量	単 位
人力掘削積込									= 0.00	m ³
管路埋戻費	山砂 0.28BH	7.43	4.04	12.32					= 23.79	m ³
管路埋戻費	発生土 0.28BH	3.46	5.93	29.59					= 38.98	m ³
人力埋戻費	発生土								= 0.00	m ³
発生土運搬費	DT4t L=4.5Km	10.65	4.43	13.07					= 28.15	m ³
整地	残土受入れ地での処理								28.15	m ³
下層路盤工(車道部) (施工幅1.8m未満)	全仕上り厚0.1m 再生切込砕石(RC-40)		7.97						= 7.97	m ²
下層路盤工(車道部) (施工幅1.8m未満)	全仕上り厚0.12m 再生切込砕石(RC-40)	14.66							= 14.66	m ²
上層路盤工(車道部) (施工幅1.8m未満)	全仕上り厚0.12m 粒調砕石(M-30)	14.66							= 14.66	m ²
As舗装工 (車道・路肩部)	人力 再生密粒As(13) t=3cm PK-3	14.66							= 14.66	m ²

計算 番号	新設管径 (mm)	既設管径 (mm)	土工延長 (m)	掘削幅 (m)	土被り (m)	掘削深 (m)	現況 表層厚 (m)	計画 舗装厚 (m)	舗装切断		舗装版取壊		掘削		
									切断長 (m)	濁水 (m3)			掘削高 (m)	管控除 (m2)	掘削量 (m3)
									L2	V1	S1	V2	H1	S2	V3
									L1×2	L2×0.0013	L1×W	S×t1	H-t1	既設管	(W×H1-S2)×L1
15	HPPE φ100		6.23	0.55	1.12	1.35	0.05	0.270	12.46	0.016	3.43	0.17	1.30		4.45
16	HPPE φ100		20.42	0.55	0.68	0.91	0.05	0.270	40.84	0.053	11.23	0.56	0.86		9.66
計			26.65						53.30	0.069	14.66	0.73			14.11

計算 番号	新設管径 (mm)	既設管径 (mm)	埋戻(山砂)			埋戻(発生土)		残土処分		舗装 復旧 (m ²)	土留工		
			埋戻高 (m)	管控除 (m ²)	埋戻量 (m ³)	埋戻高 (m)	埋戻量 (m ³)	土砂 (m ³)	As (m ³)		h=2.00 (m)	h=2.50(1) (m)	h=2.50(2) (m)
			H4	S3	V4	H5	V5	V6					
			H-t2	新設管	(W×H4-S3)×L1	H-t2-H4	L1×W×H5/0.9	V3-V5	V2	S1			
15	HPPE φ100		0.53	0.013	1.74	0.550	2.09	2.36	0.17	3.43			
16	HPPE φ100		0.53	0.013	5.69	0.110	1.37	8.29	0.56	11.23			
計					7.43		3.46	10.65	0.73	14.66	0.00	0.00	0.00

積算条件

現況表層厚 (m)	0.05
計画舗装厚 (m)	0.270
濁水発生量 (t=5cm) m ³ /m	0.0013

計算 番号	新設管径 (mm)	既設管径 (mm)	土工延長 (m)	掘削幅 (m)	土被り (m)	掘削深 (m)	現況 表層厚 (m)	計画 舗装厚 (m)	舗装切断		舗装版取壊		掘削		
									切断長 (m)	濁水 (m3)			掘削高 (m)	管控除 (m2)	掘削量 (m3)
									L2	V1	S1	V2	H1	S2	V3
			L1	W	DP	H	t1	t2	L1×2	L2×0	L1×W	S×t1	H-t1	既設管	(W×H1-S2)×L1
17	HPPE φ100		14.49	0.55	1.19	1.30	0.00	0.100	0.00	0.000	0.00	0.00	1.30		10.36
計			14.49						0.00	0.000	0.00	0.00			10.36

計算 番号	新設管径 (mm)	既設管径 (mm)	埋戻(山砂)			埋戻(発生土)		残土処分		路盤 復旧 (m2)	土留工		
			埋戻高 (m)	管控除 (m2)	埋戻量 (m3)	埋戻高 (m)	埋戻量 (m3)	土砂 (m3)	As (m3)		h=2.00 (m)	h=2.50 (m)	h=3.00 (m)
			H4	S3	V4	H5	V5	V6					
			H-t2	新設管	(W×H4-S3)×L1	H-t2-H4	L1×W×H5/0.9	V3-V5	V2	S1			
17	HPPE φ100		0.53	0.013	4.04	0.670	5.93	4.43	0.00	7.97			
計					4.04		5.93	4.43	0.00	7.97	0.00	0.00	0.00

積算条件

現況表層厚 (m)	0.00
計画舗装厚 (m)	0.100
濁水発生量 (t=cm) m3/m	0

計算 番号	新設管径 (mm)	既設管径 (mm)	土工延長 (m)	掘削幅 (m)	土被り (m)	掘削深 (m)	現況 表層厚 (m)	計画 舗装厚 (m)	舗装切断		舗装版取壊		掘削		
									切断長 (m)	濁水 (m3)			掘削高 (m)	管控除 (m2)	掘削量 (m3)
									L2	V1	S1	V2	H1	S2	V3
			L1	W	DP	H	t1	t2	L1×2	L2×0	L1×W	S×t1	H-t1	既設管	(W×H1-S2)×L1
18	HPPE φ100		55.14	0.55	1.19	1.42	0.00	0.100	0.00	0.000	0.00	0.00	1.42		43.06
															コンクリート取壊し分 -0.40
計			55.14						0.00	0.000	0.00	0.00			42.66

計算 番号	新設管径 (mm)	既設管径 (mm)	埋戻(山砂)			埋戻(発生土)		残土処分		舗装 復旧 (m ²)	土留工		
			埋戻高 (m)	管控除 (m ²)	埋戻量 (m ³)	埋戻高 (m)	埋戻量 (m ³)	土砂 (m ³)	As (m ³)		h=2.00 (m)	h=2.50(1) (m)	h=2.50(2) (m)
			H4	S3	V4	H5	V5	V6					
			H-t2	新設管	(W×H4-S3)×L1	H-t2-H4	L1×W×H5	V3-V5	V2	S1			
18	HPPE φ100		0.43	0.013	12.32	0.890	29.99	13.07	0.00	30.33			
							-0.40						
計					12.32		29.59	13.07	0.00	30.33	0.00	0.00	0.00

積算条件

現況表層厚 (m)	0.00
計画舗装厚 (m)	0.000
濁水発生量 (t=cm) m ³ /m	0

土工管控除面積 (配水管)

明示テープ
使用量

管種	口径	算式	数量	単位	係数 (管1m当たり使用長)
铸铁管	φ75	$\pi/4 \times 0.09^2$	0.006	m ²	0.3181
铸铁管	φ100	$\pi/4 \times 0.12^2$	0.011	m ²	0.4241
铸铁管	φ150	$\pi/4 \times 0.17^2$	0.023	m ²	0.6409
铸铁管	φ200	$\pi/4 \times 0.22^2$	0.038	m ²	0.8294
铸铁管	φ250	$\pi/4 \times 0.27^2$	0.057	m ²	1.0179
铸铁管	φ300	$\pi/4 \times 0.32^2$	0.080	m ²	1.2064
铸铁管	φ350	$\pi/4 \times 0.37^2$	0.107	m ²	1.3949
ポリエチレン管	φ50	$\pi/4 \times 0.06^2$	0.003	m ²	0.2262
ポリエチレン管	φ75	$\pi/4 \times 0.09^2$	0.006	m ²	0.3393
ポリエチレン管	φ100	$\pi/4 \times 0.13^2$	0.013	m ²	0.4901
ポリエチレン管	φ150	$\pi/4 \times 0.18^2$	0.025	m ²	0.6786
ポリエチレン管	φ200	$\pi/4 \times 0.25^2$	0.049	m ²	0.9425
塩ビ管	φ50	$\pi/4 \times 0.06^2$	0.003	m ²	
塩ビ管	φ75	$\pi/4 \times 0.09^2$	0.006	m ²	
塩ビ管	φ100	$\pi/4 \times 0.11^2$	0.009	m ²	
塩ビ管	φ150	$\pi/4 \times 0.17^2$	0.023	m ²	
塩ビ管	φ200	$\pi/4 \times 0.22^2$	0.038	m ²	
石綿管	φ50	$\pi/4 \times 0.07^2$	0.004	m ²	
石綿管	φ75	$\pi/4 \times 0.10^2$	0.008	m ²	
石綿管	φ100	$\pi/4 \times 0.12^2$	0.011	m ²	
石綿管	φ150	$\pi/4 \times 0.18^2$	0.025	m ²	
鋼管	φ50	$\pi/4 \times 0.06^2$	0.003	m ²	
鋼管	φ75	$\pi/4 \times 0.09^2$	0.006	m ²	
鋼管	φ100	$\pi/4 \times 0.11^2$	0.009	m ²	

計算 番号	舗装種別	新設管	既設管	掘削幅	土被り		掘削深	算 式	補助	
					新設管	既設管			数 量	単位
15	町道・車道As舗装	HPPE φ 100	-	0.55	1.12	-	1.35	6.23	6.23	m
16	町道・車道As舗装	HPPE φ 100	-	0.55	0.68	-	0.91	20.42	20.42	m

計算 番号	舗装種別	新設管	既設管	掘削幅	土被り		掘削深	算式	補助	
					新設管	既設管			数 量	単位
17	場内簡易舗装	HPPE φ 100	-	0.55	1.19	-	1.30	14.49	14.49	m

配水管土工延長調書(3)

場内舗装無し

補助

計算 番号	舗装種別	新設管	既設管	掘削幅	土被り		掘削深	算 式	補助 数量	単位
					新設管	既設管				
18	場内舗装無し	HPPE φ100	-	0.55	1.19	-	1.42	52.80 + 2.34	55.14	m

濁水処理量の算定

切断厚t= 5 cm	1m当り濁水処理量 = 0.00130
------------	---------------------

※ 埼玉県土木工事共通仕様書に定める濁水処理量の算定による。

舗装切断厚	計算式	1m当り 濁水処理量		100m当り 舗装切断厚	濁水処理量
t ≤ 5	5cm (0.0013 -) × 5 / 5 +	0.00130 m ³ /m		5	0.130
6 ≤ t ≤ 10	10cm 5cm (-) × / 5 + 5cm			10	0.240
11 ≤ t ≤ 15	15cm 10cm (-) × / 5 + 10cm			15	0.350
16 ≤ t ≤ 20	20cm 15cm (-) × / 5 + 15cm			20	0.460
21 ≤ t ≤ 25	25cm 20cm (-) × / 5 + 20cm			25	0.570
26 ≤ t ≤ 30	30cm 25cm (-) × / 5 + 25cm			30	0.680
31 ≤ t ≤ 35	35cm 30cm (-) × / 5 + 30cm			35	0.790
36 ≤ t ≤ 40	40cm 35cm (-) × / 5 + 35cm			40	0.900

工 種 : 管弁類購入費 (送配水管)

補助

名 称	規 格	計 算 式	数 量	単 位
水道配水用 ^ホ ポリエチレン管	φ 100mm		1	式
EF受口直管	φ 100×5000	別紙 材料集計表 - 1のとおり	11	本
EF受口直管 (切管)	φ 100×5000	〃	8	本
EF 片受90° ベンド	φ 100	〃	1	個
EF 片受45° ベンド	φ 100	〃	2	個
EF 片受22° 1/2ベンド	φ 100	〃	4	個
EF 片受11° 1/4ベンド	φ 100	〃	1	個
EF 両受45° ベンド	φ 100	〃	2	個
EF 両受22° 1/2ベンド	φ 100	〃	3	個
フランジ付EF両受チース	φ 100×φ 75	〃	1	個
EF ソケット	φ 100	〃	2	個
EF 片受フランジ短管	GF形7.5K φ 100	〃	1	個
EF 挿し口付ソケット仕切弁	φ 100	〃	1	個
PCジョイント	φ 100	〃	1	個
空気弁	φ 25mm		1	式
両フランジ短管	GF×RF 7.5K φ 75×H150	別紙 材料集計表 - 1のとおり	1	個
ボール式補修弁 (レバー式)	SUS304 GF×RF7.5K φ 75×H150	〃	1	個
急排気空気弁	SUS304 RF φ 75×φ 25	〃	1	個
ダクタイル鋳鉄管 フランジガasket	GF1号 φ 75 7.5K	〃	2	枚
ダクタイル鋳鉄管 六角ボルト・ナット	φ 75 M16×75×4本	〃	3	組
その他				
仕切弁筐 ネジ筐A形	170×320 H=510~690	別紙 材料集計表 - 1のとおり	1	個

工 種 : 管弁類購入費 (送配水管)

補助

名 称	規 格	計 算 式	数 量	单 位
仕切弁篋座台	320×520 H=70	"	1	個
消火栓・空気弁室用鉄蓋	60型 100 蓋・枠	別紙 材料集計表 - 2のとおり	1	個
消火栓・空気弁室 上部壁	60型 200A	"	1	個
消火栓・空気弁室 下部壁	60型 300C	"	1	個
消火栓・空気弁室 底板	60型 40S	"	1	個
鉄蓋変形防止用調整金具	M16×150H	"	1	組
鉄蓋調整部用型枠セット(丸形)	φ 600	"	1	組
超早強性無収縮モルタル	25kg	"	1	袋
識別マーカー	F1 配水管用	HPPE 13.00	13	本
管明示テープ	20m/個	HPPE (47.04 +)/ 20	3	個
管明示シート	50m/巻	HPPE 給水 (95.45 + 0.80)/ 50	2	巻

材料集計表 - 1

水道配水用ポリエチレン管 φ100mm

町道3429号線・場内

補助

名 称	形状 . 寸法	単位	配管詳細図						計
			L=96.80m						
EF受口直管	φ100 × 5000	本	11						11
EF受口直管(切管)	φ100 × 5000	本	8						8
EF片受90° ベンド	φ100	個	1						1
EF片受45° ベンド	φ100	個	2						2
EF片受22° 1/2ベンド	φ100	個	4						4
EF片受11° 1/4ベンド	φ100	個	1						1
EF両受45° ベンド	φ100	個	2						2
EF両受22° 1/2ベンド	φ100	個	3						3
フランジ付EF両受チース	φ100 × φ75	個	1						1
EFソケット	φ100	個	2						2
EF片受フランジ短管	GF形 7.5K φ100	個	1						1
EF挿し口付ソフトシール仕切弁	φ100	個	1						1
PCジョイント	φ100	個	1						1
延長計									
仕切弁筐 ネジ筐A形	170×320 H=510~690	個	1						1

材料集計表 - 1

水道配水用ポリエチレン管 φ100mm

町道3429号線・場内

補助

名 称	形状・寸法	単位	配管詳細図							計
			L=96.80m							
仕切弁篋座台	320×520 H=70	個	1							1
識別マーカ-	F1 配水管用	本	13							13
管明示テープ	20m/個	m	φ100 (96.80	EF 挿し口付ソフトシール仕切弁 - 0.83	× 1	ソフトシール仕切弁			× 0.4901	47.04
管明示シート	50m/巻	m	φ100 96.28	EF 挿し口付ソフトシール仕切弁 - 0.83	× 1	ソフトシール仕切弁				95.45

材料集計表 - 2

空気弁 φ25mm

町道3429号線

補助

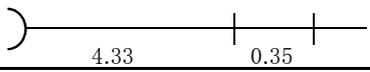
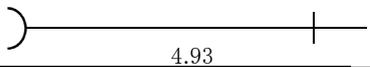
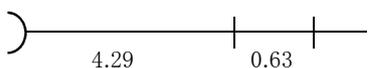
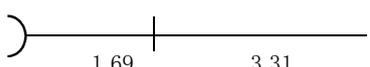
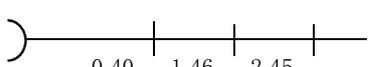
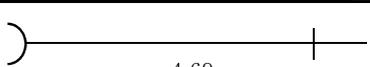
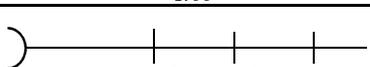
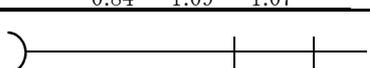
名 称	形状 . 寸法	単位	B線配管詳細						計
			L=386.76m						
両フランジ短管	GF×RF 7.5K φ75 × H150	個	1						1
ボール式補修弁(レバー式)	SUS304 GF×RF7.5K φ75 × H150	個	1						1
急排気空気弁	SUS304 RF φ75 × φ25	個	1						1
ダクタイル鋳鉄管 フランジガasket	GF1号 φ75 7.5K	枚	2						2
ダクタイル鋳鉄管 六角ボルト・ナット	φ75 M16×75×4本	組	3						3
消火栓・空気弁室用鉄蓋	60型 100 蓋・枠	個	1						1
消火栓・空気弁室 上部壁	60型 200A	個	1						1
消火栓・空気弁室 下部壁	60型 300C	個	1						1
消火栓・空気弁室 底板	60型 40S	個	1						1
鉄蓋変形防止用調整金具	M16×150H	組	1						1
鉄蓋調整部用型枠セット(丸形)	φ600	組	1						1
超早強性無収縮モルタル	25kg	袋	1						1

切 管 調 書 1

水道配水用ポリエチレン管 φ100mm 5.00m

場内

補助

番号	管 切 断 概 略 図 切 断 口	甲切管 (m)	乙切管1 (m)	乙切管2 (m)	乙切管3 (m)	乙切管4 (m)	残 管 (mm)	切管か所数		
								切断のみ	切断溝切	
1		4.33	0.35				0.32	2		
2		4.93					0.07	1		
3		4.29	0.63				0.08	2		
4		1.69	3.31				0.00	1		
5		0.40	1.46	2.45			0.69	3		
6		4.69					0.31	1		
7		0.84	1.09	1.07			2.00	3		
8		2.48	1.47				1.05	2		
小計		35.48					4.52	15		

工 種 : 送配水管布設工

補助

種 別	計 算 式	数 量	単 位
ポリエチレン管据付工 融着 (EF)	呼び径100 管心長 仕切弁長(ソフソール) 96.80 - 0.83 =	95.97	m
ポリエチレン管継手工 融着(EF 1口)	呼び径100 直管 切管 片受90 片受45 片受22 11 + 8 + 1 + 2 + 4 片受11 両受45×2 両受22×2 EFフレンジ + 1 + 4 + 6 + 1 =	38	口
ポリエチレン管継手工 融着(EF 2口)	呼び径100 F付両受T ソケット 1 + 2 =	3	箇所
ポリエチレン管継手工 (メカカル継手)	呼び径100 PCジョイント 1 =	1	口
メカカル継手工(特押)	呼び径100 PCジョイント 1 =	1	口
フランジ継手工	呼び径75 7.5K 空気弁 3 - 1 =	2	口
ポリエチレン管切断工	呼び径100 切管調書 15 =	15	口
空気弁設置工	呼び径25 人力 1 =	1	基
鋳鉄製仕切弁設置	呼び径100 機械 1 =	1	基
管明示テープ工	呼び径100 HPPE 布設工より 95.97 =	95.97	m
管明示シート工	W=15cm ダブル 平面延長より 95.45 =	95.45	m

工 種 : 空気弁室築造

補助

種 別	計 算 式	数 量	単位
鉄蓋設置 空気弁室	(新設)		
丸型鉄蓋 φ 600	1 =	1	個
調整リング設置 空気弁室	(新設)		
φ 600×50H	1 =	1	個
レゾコン製ボックス設置 空気弁室	(新設)		
円形4号 上部壁H200	1 =	1	個
レゾコン製ボックス設置 空気弁室	(新設)		
円形4号 下部壁H300	1 =	1	個
レゾコン製ボックス設置 空気弁室	(新設)		
円形4号 底版H40	1 =	1	個
砕石基礎工	RC-40 t=10cm (空気弁) $1.00^2 \times \pi / 4 - 0.50^2 \times \pi / 4$	=	0.59 m ²

工 種 : 弁篋設置

補助

種 別	計 算 式	数 量	単 位
ネジ式弁篋設置工	A形1号 受枠30以上60kg未満 蓋30kg未満 (新設) 1 =	1	個
砕石基礎工	RC-40 t=10cm (A形1号) $0.52^2 \times \pi / 4 - 0.32^2 \times \pi / 4$ =	0.13	m ²

工 種 : 送配水管撤去工

補助

種 別	計 算 式	数 量	単 位
既設撤去管切断工	呼び径100 ダクタイル鋳鉄管 既設接続部 2 =	2	口
撤去管吊上げ積込み工	呼び径100 ダクタイル鋳鉄管(図面より) 2.70 =	2.70	m
構造物取り壊し工	機械施工(無筋構造物) L B L 1.48 × 0.37 × 0.73 =	0.40	m ³
型枠工	無筋構造物(設置、撤去) 1.48 × 0.73 × 2 =	2.16	m ²
コンクリート人力打設工 一般養生	18N/mm ² (無筋構造物) L B L 1.48 × 0.37 × 0.73 =	0.40	m ³
Co塊運搬工 DT4t L=4.5Km	構造物取り壊し工より 0.40 =	0.40	m ³
廃材持込料 Co廃材	0.40 × 2.35 t/m ³ =	0.94	t
現場発生品及び支給品運搬工 ダクタイル鋳鉄管	クレーン装置付 2t積 2t吊 運搬距離6.1km 流入管GX φ 250に計上 2.70 × 15.09kg/m = 0.041 t =	-	回
ダクタイル鋳鉄管(既設管) スクラップ	へビーH3 0.04 =	-	t

工 種 : 管路土工 (給水管)

単独

種 別	形状寸法	町道3429 号線 (As)	宅地内 (土砂)						数 量	単 位
管路土工 (給水管)										
舗装版切断工	アスファルト舗装版 t=15cm以下	1.60							= 1.60	m
舗装版直接 掘削・積込工	As t=10cm以下 0.13BH	0.44							= 0.44	m ²
舗装版切断工	コンクリート舗装版 t=15cm以下								= 0.00	m
舗装版直接 掘削・積込工	Co t=10cm以下 0.13BH								= 0.00	m ²
As塊運搬工	DT2t L=4.1Km								0.02	m ³
	車道	0.02							= 0.02	m ³
	歩道								= 0.00	m ³
	計								= 0.02	m ³
廃材持込料	As廃材								0.05	t
	車道2.35t/m ³	0.05							= 0.05	t
	歩道2.15t/m ³								= 0.00	t
	計								= 0.05	t
Co塊運搬工	DT2t L=4.1Km								0.00	m ³
	車道								= 0.00	m ³
	宅地内								= 0.00	m ³
	計								= 0.00	m ³
廃材持込料	Co廃材								0.00	t
	車道2.35t/m ³								= 0.00	t
	宅地内2.35t/m ³								= 0.00	t
	計								= 0.00	t
Co・As版切断濁 水運搬費	DT2t L=35.0Km							管路土工 (送配水管) へ計上		台
濁水処分費	Co・As版切断濁水	0.002						管路土工 (送配水管) へ計上	= 0.002	m ³

種 別	形状寸法	町道3429 号線 (As)	宅地内 (土砂)						数 量	単 位
BH掘削積込	0.13BH	0.42	0.92						= 1.34	m ³
管路埋戻費	山砂 0.13BH	0.18	0.53						= 0.71	m ³
管路埋戻費	発生土 0.13BH	0.16	0.44						= 0.60	m ³
人力掘削積込									= 0.00	m ³
人力埋戻費	山砂								= 0.00	m ³
人力埋戻費	発生土								= 0.00	m ³
発生土運搬費	DT2t L=4.5Km	0.26	0.48						= 0.74	m ³
整地	残土受入れ地での処理								= 0.74	m ³
下層路盤工(車道部) (施工幅1.8m未満)	全仕上り厚0.12m 再生切込碎石(RC-40)	0.44							= 0.44	m ²
上層路盤工(車道部) (施工幅1.8m未満)	全仕上り厚0.12m 粒調碎石(M-30)	0.44							= 0.44	m ²
As舗装工 (車道・路肩部)	人力 再生密粒As(13) t=30mm PK-3	0.44							= 0.44	m ²

計算 番号	新設管径 (mm)	既設管径 (mm)	土工延長 (m)	掘削幅 (m)	土被り (m)	掘削深 (m)	現況 表層厚 (m)	計画 舗装厚 (m)	舗装切断		舗装版取壊		掘削		
									切断長 (m)	濁水 (m3)			掘削高 (m)	管控除 (m2)	掘削量 (m3)
									L2	V1	S1	V2	H1	S2	V3
			L1	W	DP	H	t1	t2	L1×2	L2×0.0013	L1×W	S×t1	H-t1	既設管	(W×H1-S2)×L1
24	PPφ25以下	-	0.80	0.55	0.90	1.00	0.05	0.270	1.60	0.002	0.44	0.02	0.95		0.42
計			0.80						1.60	0.002	0.44	0.02			0.42

計算 番号	新設管径 (mm)	既設管径 (mm)	埋戻(山砂)			埋戻(発生土)		残土処分		舗装 復旧 (m2)	土留工		
			埋戻高 (m)	管控除 (m2)	埋戻量 (m3)	埋戻高 (m)	埋戻量 (m3)	土砂 (m3)	As (m3)		h=2.00 (m)	h=2.50(1) (m)	h=2.50(2) (m)
			H4	S3	V4	H5	V5	V6					
			H-t2	新設管	(W×H4-S3)×L1	H-t2-H4	L1×W×H5/0.9	V3-V5	V2	S1			
24	PP φ 25以下	-	0.40		0.18	0.33	0.16	0.26	0.02	0.44			
計					0.18		0.16	0.26	0.02	0.44	0.00	0.00	0.00

積算条件

現況表層厚 (m)	0.05
計画舗装厚 (m)	0.270
濁水発生量 (t=5cm) m3/m	0.0013

計算 番号	新設管径 (mm)	既設管径 (mm)	土工延長 (m)	掘削幅 (m)	土被り (m)	掘削深 (m)	現況 表層厚 (m)	計画 舗装厚 (m)	舗装切断		舗装版取壊		掘削		
									切断長 (m)	濁水 (m3)			掘削高 (m)	管控除 (m2)	掘削量 (m3)
									L2	V1	S1	V2	H1	S2	V3
			L1	W	DP	H	t1	t2	L1×2	L2×0	L1×W	S×t1	H-t1	既設管	(W×H1-S2)×L1
27	PPφ25以下	-	2.40	0.55	0.60	0.70	0.00	0.00	0.00	0.000	0.00	0.00	0.70		0.92
計			2.40						0.00	0.000	0.00	0.00			0.92

計算 番号	新設管径 (mm)	既設管径 (mm)	埋戻(山砂)			埋戻(発生土)		残土処分		舗装 復旧 (m ²)	土留工		
			埋戻高 (m)	管控除 (m ²)	埋戻量 (m ³)	埋戻高 (m)	埋戻量 (m ³)	土砂 (m ³)	As (m ³)		h=2.00 (m)	h=2.50 (m)	h=3.00 (m)
			H4	S3	V4	H5	V5	V6					
			H-t2	新設管	(W×H4-S3)×L1	H-t2-H4	L1×W×H5/0.9	V3-V5	V2	S1			
27	PP φ 25以下	-	0.40		0.53	0.30	0.44	0.48	0.00	0.00			
計					0.53		0.44	0.48	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00

積算条件

現況表層厚 (m)	0.00
計画舗装厚 (m)	0.00
濁水発生量 (t=0cm) m ³ /m	0

給水管材料集計表3- 1

給水番号	既設管種	既設口径	接続位置			EFプラグ付サドル								EFサドル付分水栓								インサートリング (密着コア)				ポリエチレン管						ポリエチレン管用継手(融着)										
						HPPE φ 75		HPPE φ 100		HPPE φ 150		HPPE φ 200		HPPE φ 75		HPPE φ 100		HPPE φ 150		HPPE φ 200												EFソケット					EFエルボ90°					
			本管部	道路部	宅内部	φ 20	φ 25	φ 20	φ 25	φ 20	φ 25	φ 20	φ 25	φ 40	φ 50	φ 40	φ 50	φ 40	φ 50	φ 40	φ 50	φ 20	φ 25	φ 40	φ 50	φ 13	φ 20	φ 25	φ 30	φ 40	φ 50	φ 13	φ 20	φ 25	φ 40	φ 50	φ 20	φ 25	φ 30	φ 40	φ 50	
			個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個				
1																																										
2	PP	φ20			○		1																			3.9								1				8				
計						1	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0.0	3.9	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0	1	0	0	0	8	0	0	0	0

給水管材料集計表3-2

給水番号	既設管種	既設口径	接続位置			ポリエチレン管用継手																				ボール止水栓		止水栓筐			水抜栓							
						PE用分・止水栓用ソケット					PE用ソケット					PE用オスアダプター					PE用パイプエンド							PEメーカー用径違いソケット							PVC	FCD	FCD	
			本管部	道路部	宅内部	φ20	φ25	φ30	φ40	φ50	φ13	φ20	φ25	φ30	φ40	φ50	φ20×13	φ25×13	φ40×30	φ13	φ20	φ25	φ40	φ50	φ13	φ20	φ25	φ13×20	φ13×16	φ20	φ25	600~900	600~900	800~1300	φ13	φ20	φ25	φ50
			個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	
1																																						
2	PP	φ20			○	2																																
計					1	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	

工 種 : 給水管布設工

単独

種 別	計 算 式	数 量	単 位
ポリエチレン管据付工 φ20	3.90 =	3.90	m
ポリエチレン管継手工 融着(EF 2口) φ20	ソケット エルボ° 1 + 8 =	9	箇所
ポリエチレン管継手工 φ20	分止水栓 用ソケット キャップ° メーター用 2 + 1 + 1 =	4	口
鋼管小口径管継手工 (ねじ込み) φ13	水抜栓 既設メーター 1 + 1 / 2 =	2	口
ポリエチレン管切断工 φ20	新設管 既設管 10 + 1 =	11	口
サドル分水栓建込み工 HPPE用 φ100×20	1 =	1	箇所
止水栓取付け工 PP用 筐共 φ20	1 =	1	箇所
管明示シート工 W=15cm ダブル	ホリ管 0.80 =	0.80	m

工 種 : 共通仮設費

種 別	計 算 式	数 量	単 位
技術管理費			
通水試験工	「通水試験に係る歩掛り」より 流入管GXφ250に計上 中口径φ100～φ250 短距離 100m	—	日

越流・排泥管HPPE ϕ 150 数量計算書

令和5年度

横瀬町姿見山配水池築造工事

秩父広域市町村圏組合水道局

設 計 数 量 総 括 表

工 種 ・ 種 別	細 別	数 量	設計数量	単位	數位	備 考
場内配管工						
越流管・排泥管(場内配管)						
管路土工						
BH掘削積込	0.28BH	60.31	60	m3	10	
管路埋戻費	山砂 0.28BH	21.25	20	m3	10	
管路埋戻費	発生土 0.28BH	39.66	40	m3	10	
発生土運搬費	DT4t L=4.5Km	20.79	20	m3	10	
整地	残土受入れ地での処理	20.79	20	m ³	10	
下層路盤工(車道部) (施工幅1.8m未満)	全仕上り厚0.1m 再生切込砕石(RC-40)	17.27	17	m2	1	
仮設工						
土留工						
軽量鋼矢板たて込み工 (両側分)機械施工	Ⅱ型 2.00m以下	12.91	12.9	m	0.1	
軽量鋼矢板引抜工 (両側分)機械施工	Ⅱ型 2.00m以下	12.91	12.9	m	0.1	
支保工 (軽量金属製)設置撤去	1段 2.0m以下 軽量金属 水圧式パイプサポート	12.91	12.9	m	0.1	
軽量鋼矢板賃料 (継続工事無し)使用数量 t	修理費及び損耗費有り 供用日数 日	1	1	式	1	H=2.00m
管弁類購入費(越流・排泥管)						
HPPE・DIP・SGP-VD	φ 150	1	1	式		材料集計表のとおり

設 計 数 量 総 括 表

工 種 ・ 種 別	細 別	数 量	設計数量	単位	数位	備 考
越流・排泥管布設工						
ポリエチレン管据付工	融着(EF) φ 150	63.87	63.9	m	0.1	
鋳鉄管吊込み据付工	機械力 φ 150	1.44	1.4	m	0.1	
鋼管小口径管据付工	人力 φ 150	0.45	0.5	m	0.1	
ポリエチレン管継手工	融着(EF 1口) φ 150	23	23	口	1	
ポリエチレン管継手工	融着(EF 2口) φ 150	2	2	箇所	1	
NS形継手接合工	異形管 φ 150	4	4	口	1	
フランジ継手工	7.5K φ 150	1	1	口	1	
鋼管小口径管継手工	ねじ切り接合 φ 150	2	2	口	1	
鋼管小口径管継手工	ねじ込み接合 φ 150	1	1	口	1	
ポリエチレン管切断工	φ 150	5	5	口	1	
鋼管小口径管切断工	φ 150	1	1	口	1	
鋳鉄製仕切弁設置	機械 φ 150	1	1	基	1	
コンクリート削孔工	無筋 20cm厚 φ 150用	1	1	孔	1	
管明示テープ工	HPPE φ 150	63.87	63.9	m	0.1	
管明示テープ工	DIP φ 150	1.44	1.4	m	0.1	
管明示テープ工	SGP-VD φ 150	0.45	0.5	m	0.1	
ポリエチレンスリーブ被覆工	(固定用ゴムバンド) φ 150	1.66	1.7	m	0.1	

設 計 数 量 総 括 表

工 種 ・ 種 別	細 別	数 量	設計数量	単位	數位	備 考
管明示シート工	W=15cm ダブル	64.94	64.9	m	0.1	
ネジ式弁篋設置工	A形1号 座台共	1	1	箇所	1	
付帯工						
型枠工	一般型枠 鉄筋・無筋構造物	0.86	0.9	m2	0.1	
コンクリート人力打設工	無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)高60% 一般養生	0.14	0.1	m3	0.1	
間接工事費						
共通仮設費(積分)						
運搬費						
仮設材等の運搬費 (1車1回)往復	製品長12m以内 片道運搬距離10km			—	t	0.1 流入管GX φ 250 に計上
仮設材等の積込・取卸し費	基地積込→現場→基地取卸			—	t	0.1 流入管GX φ 250 に計上
準備費						
技術管理費						

種 別	形状寸法	場内簡易 舗装	場内舗装 無し						数 量	単 位
管路土工 (送配水管)										
舗装版切断工	アスファルト舗装版 t=15cm以下								= 0.00	m
舗装版直接 掘削・積込工	As t=10cm以下 0.28BH								= 0.00	m ²
舗装版切断工	コンクリート舗装版 t=15cm以下								= 0.00	m
舗装版直接 掘削・積込工	Co t=10cm以下 0.28BH								= 0.00	m ²
As塊運搬工	DT4t L=4.1Km								0.00	m ³
	車道								= 0.00	m ³
	歩道								= 0.00	m ³
	計								= 0.00	m ³
廃材持込料	As廃材								0.00	t
	車道2.35t/m ³								= 0.00	t
	歩道2.15t/m ³								= 0.00	t
	計								= 0.00	t
Co塊運搬工	DT4t L=4.1Km								0.00	m ³
	車道								= 0.00	m ³
	歩道								= 0.00	m ³
	計								= 0.00	m ³
廃材持込料	Co廃材								0.00	t
	車道2.35t/m ³								= 0.00	t
	歩道2.35t/m ³								= 0.00	t
	計								= 0.00	t
Co・As版切断濁 水運搬費	DT2t L=35.0Km								0	台
濁水処分費	Co・As版切断濁水								= 0.000	m ³
BH掘削積込	0.28BH	25.17	35.14						= 60.31	m ³

工 種 : 整備土工 (越流・排泥管)

補助

種 別	形状寸法	場内簡易 舗装	場内舗装 無し						数 量	単 位
人力掘削積込									= 0.00	m ³
管路埋戻費	山砂 0.28BH	9.23	12.02						= 21.25	m ³
管路埋戻費	発生土 0.28BH	14.92	24.74						= 39.66	m ³
人力埋戻費	発生土								= 0.00	m ³
発生土運搬費	DT4t L=4.5Km	10.25	10.54						= 20.79	m ³
整地	残土受け入れ地での処理								20.79	m ³
下層路盤工(車道部) (施工幅1.8m未満)	全仕上り厚0.1m 再生切込碎石(RC-40)	17.27							= 17.27	m ²
下層路盤工(車道部) (施工幅1.8m未満)	全仕上り厚0.12m 再生切込碎石(RC-40)								= 0.00	m ²
上層路盤工(車道部) (施工幅1.8m未満)	全仕上り厚0.12m 粒調碎石(M-30)								= 0.00	m ²
As舗装工 (車道・路肩部)	人力 再生密粒As(13) t=3cm PK-3								= 0.00	m ²

計算 番号	新設管径 (mm)	既設管径 (mm)	土工延長 (m)	掘削幅 (m)	土被り (m)	掘削深 (m)	現況 表層厚 (m)	計画 舗装厚 (m)	舗装切断		舗装版取壊		掘削		
									切断長 (m)	濁水 (m3)			掘削高 (m)	管控除 (m2)	掘削量 (m3)
									L2	V1	S1	V2	H1	S2	V3
			L1	W	DP	H	t1	t2	L1×2	L2×0	L1×W	S×t1	H-t1	既設管	(W×H1-S2)×L1
21	HPPE φ 150		7.87	0.55	1.08	1.36	0.00	0.100	0.00	0.000	0.00	0.00	1.36		5.89
22	HPPE φ 150		23.53	0.55	1.21	1.49	0.00	0.100	0.00	0.000	0.00	0.00	1.49		19.28
計			31.40						0.00	0.000	0.00	0.00			25.17

積算条件

現況表層厚 (m)	0.00
計画舗装厚 (m)	0.100
濁水発生量 (t=0cm) m3/m	0

計算 番号	新設管径 (mm)	既設管径 (mm)	埋戻(山砂)			埋戻(発生土)		残土処分		路盤 復旧 (m2)	土留工		
			埋戻高 (m)	管控除 (m2)	埋戻量 (m3)	埋戻高 (m)	埋戻量 (m3)	土砂 (m3)	As (m3)		h=2.00 (m)	h=2.50(1) (m)	h=2.50(2) (m)
			H4	S3	V4	H5	V5	V6					
			H-t2	新設管	(W×H4-S3)×L1	H-t2-H4	L1×W×H5/0.9	V3-V5	V2	S1			
21	HPPE φ 150		0.58	0.025	2.31	0.680	3.27	2.62	0.00	4.33			
22	HPPE φ 150		0.58	0.025	6.92	0.810	11.65	7.63	0.00	12.94			
計					9.23		14.92	10.25	0.00	17.27	0.00	0.00	0.00

計算 番号	新設管径 (mm)	既設管径 (mm)	土工延長 (m)	掘削幅 (m)	土被り (m)	掘削深 (m)	現況 表層厚 (m)	計画 舗装厚 (m)	舗装切断		舗装版取壊		掘削		
									切断長 (m)	濁水 (m3)			掘削高 (m)	管控除 (m2)	掘削量 (m3)
									L2	V1	S1	V2	H1	S2	V3
									L1×2	L2×0	L1×W	S×t1	H-t1	既設管	(W×H1-S2)×L1
23	DIP φ 150		1.66	0.55	1.20	1.47	0.00	0.000	0.00	0.000	0.00	0.00	1.47		1.34
24	HPPE φ 150		19.19	0.55	1.20	1.48	0.00	0.000	0.00	0.000	0.00	0.00	1.48		15.62
25	HPPE φ 150		11.75	0.85	1.36	1.64	0.00	0.000	0.00	0.000	0.00	0.00	1.64		16.38
26	HPPE φ 150		0.71	0.85	1.69	1.97	0.00	0.000	0.00	0.000	0.00	0.00	1.97		1.19
27	SGP φ 150		0.45	0.85	1.69	1.96	0.00	0.000	0.00	0.000	0.00	0.00	1.96		0.75
															コンクリート防護分 -0.14
計			33.76						0.00	0.000	0.00	0.00			35.14

積算条件

現況表層厚 (m)	0.00
計画舗装厚 (m)	0.000
濁水発生量 (t=0cm) m3/m	0

計算 番号	新設管径 (mm)	既設管径 (mm)	埋戻(山砂)			埋戻(発生土)		残土処分		路盤 復旧 (m2)	土留工		
			埋戻高 (m)	管控除 (m2)	埋戻量 (m3)	埋戻高 (m)	埋戻量 (m3)	土砂 (m3)	As (m3)		h=2.00 (m)	h=2.50 (m)	h=3.00 (m)
			H4	S3	V4	H5	V5	V6					
			H-t2	新設管	(W×H4-S3)×L1	H-t2-H4	L1×W×H5/0.9	V3-V5	V2	S1			
23	DIP φ 150		0.57	0.023	0.48	0.900	0.91	0.43	0.00	0.00			
24	HPPE φ 150		0.58	0.025	5.64	0.900	10.55	5.07	0.00	0.00			
25	HPPE φ 150		0.58	0.025	5.50	1.060	11.76	4.62	0.00	0.00	11.75		
26	HPPE φ 150		0.58	0.025	0.33	1.390	0.93	0.26	0.00	0.00	0.71		
27	SGP φ 150		0.57	0.023	0.21	1.390	0.59	0.16	0.00	0.00	0.45		
					-0.14								
計					12.02		24.74	10.54	0.00	0.00	12.91	0.00	0.00

土工管控除面積 (配水管)

明示テープ
使用量

係数
(管1m当たり使用長)

管種	口径	算式	数量	単位	係数 (管1m当たり使用長)
铸铁管	φ75	$\pi/4 \times 0.09^2$	0.006	m ²	0.3181
铸铁管	φ100	$\pi/4 \times 0.12^2$	0.011	m ²	0.4241
铸铁管	φ150	$\pi/4 \times 0.17^2$	0.023	m ²	0.6409
铸铁管	φ200	$\pi/4 \times 0.22^2$	0.038	m ²	0.8294
铸铁管	φ250	$\pi/4 \times 0.27^2$	0.057	m ²	1.0179
铸铁管	φ300	$\pi/4 \times 0.32^2$	0.080	m ²	1.2064
铸铁管	φ350	$\pi/4 \times 0.37^2$	0.107	m ²	1.3949
ポリエチレン管	φ50	$\pi/4 \times 0.06^2$	0.003	m ²	0.2262
ポリエチレン管	φ75	$\pi/4 \times 0.09^2$	0.006	m ²	0.3393
ポリエチレン管	φ100	$\pi/4 \times 0.13^2$	0.013	m ²	0.4901
ポリエチレン管	φ150	$\pi/4 \times 0.18^2$	0.025	m ²	0.6786
ポリエチレン管	φ200	$\pi/4 \times 0.25^2$	0.049	m ²	0.9425
塩ビ管	φ50	$\pi/4 \times 0.06^2$	0.003	m ²	
塩ビ管	φ75	$\pi/4 \times 0.09^2$	0.006	m ²	
塩ビ管	φ100	$\pi/4 \times 0.11^2$	0.009	m ²	
塩ビ管	φ150	$\pi/4 \times 0.17^2$	0.023	m ²	
塩ビ管	φ200	$\pi/4 \times 0.22^2$	0.038	m ²	
石綿管	φ50	$\pi/4 \times 0.07^2$	0.004	m ²	
石綿管	φ75	$\pi/4 \times 0.10^2$	0.008	m ²	
石綿管	φ100	$\pi/4 \times 0.12^2$	0.011	m ²	
石綿管	φ150	$\pi/4 \times 0.18^2$	0.025	m ²	
鋼管	φ50	$\pi/4 \times 0.06^2$	0.003	m ²	
鋼管	φ75	$\pi/4 \times 0.09^2$	0.006	m ²	
鋼管	φ100	$\pi/4 \times 0.11^2$	0.009	m ²	

計算 番号	舗装種別	新設管	既設管	掘削幅	土被り		掘削深	算 式	数 量	単位
					新設管	既設管				
21	場内簡易舗装	HPPE φ 150	-	0.55	1.08	-	1.36	7.87	7.87	m
22	場内簡易舗装	HPPE φ 150	-	0.55	1.21	-	1.49	23.53	23.53	m

計算 番号	舗装種別	新設管	既設管	掘削幅	土被り		掘削深	算 式	数 量	単位
					新設管	既設管				
23	場内舗装無し	DIP φ 150	-	0.55	1.20	-	1.47	0.93 + 0.73	1.66	m
24	場内舗装無し	HPPE φ 150	-	0.55	1.20	-	1.48	1.64 + 15.21 + 2.34	19.19	m
25	場内舗装無し	HPPE φ 150	-	0.85	1.36	-	1.64	11.75	11.75	m
26	場内舗装無し	HPPE φ 150	-	0.85	1.69	-	1.97	0.71	0.71	m
27	場内舗装無し	SGP φ 150	-	0.85	1.69	-	1.96	0.45	0.45	m

濁水処理量の算定

切断厚t= cm	1m当り濁水処理量 =
-------------------	-------------

※ 埼玉県土木工事共通仕様書に定める濁水処理量の算定による。

		1m当り		100m当り
舗装切断厚	計 算 式	濁水処理量	舗装切断厚	濁水処理量
t ≤ 5	5cm (-) × / 5 +		5	0.130
6 ≤ t ≤ 10	10cm 5cm (-) × / 5 +	5cm	10	0.240
11 ≤ t ≤ 15	15cm 10cm (-) × / 5 +	10cm	15	0.350
16 ≤ t ≤ 20	20cm 15cm (-) × / 5 +	15cm	20	0.460
21 ≤ t ≤ 25	25cm 20cm (-) × / 5 +	20cm	25	0.570
26 ≤ t ≤ 30	30cm 25cm (-) × / 5 +	25cm	30	0.680
31 ≤ t ≤ 35	35cm 30cm (-) × / 5 +	30cm	35	0.790
36 ≤ t ≤ 40	40cm 35cm (-) × / 5 +	35cm	40	0.900

工 種 : 仮設工(土留工)

補助

種 別	計 算 式	数 量	単 位
土留工			
軽量鋼矢板たて込み工 (両側分)機械施工	II型 2.00m以下 12.91 (矢板賃料算出① 施工延長より) =	12.91	m
軽量鋼矢板引抜き工 (両側分)機械施工	II型 2.00m以下 12.91 (矢板賃料算出① 施工延長より) =	12.91	m
支保工 (軽量金属製)設置撤去	1段 2.0m以下 12.91 (矢板賃料算出① 施工延長より) =	12.91	m
軽量鋼矢板賃料 軽量鋼矢板H=2.0 1段 (継続工事無し)	修理費及び損耗費有り t 供用日 = 日 (矢板賃料算出①より) 使用回数 回	1.0	式

工 種 : 管弁類購入費 (越流管・排泥管)

補助

名 称	規 格	計 算 式	数 量	単 位
水道配水用ポリエチレン管	φ 150mm		1	式
EF受口直管	φ 150×5000	別紙 材料集計表 - 1のとおり	8	本
EF受口直管 (切管)	φ 150×5000	〃	3	本
EF直管 (切管)	φ 150×5000	〃	1	本
EF 片受90° ベンド	φ 150	〃	3	個
EF 両受45° ベンド	φ 150	〃	1	個
EF 両受22° 1/2ベンド	φ 150	〃	2	個
EF両受チーズ	φ 150×φ 150	〃	1	個
EF ソケット	φ 150	〃	2	個
EF 片受フランジ短管	GF形7.5K φ 150	〃	1	個
ダクタイル鋳鉄管 フランジガasket	GF1号 φ 150 7.5K	〃	1	枚
ダクタイル鋳鉄管 六角ボルト・ナット	φ 150 M16×75×6本	〃	1	組
配水用ダクタイル鋳鉄管	φ 150mm		1	式
ダクタイル鋳鉄管用異種管継手 (フランジレス継手)	N型・GX-PEP φ 150	別紙 材料集計表 - 2のとおり	2	個
GX形両受短管	φ 150	〃	1	個
GX形フツシール仕切弁両受	φ 150	〃	1	個
GX形接合材料	φ 150	〃	4	個
水道用硬質塩化ビニルライニング鋼管	φ 150A		1	式
塩化ビニルライニング鋼管	SGP-VD φ 150A×4000	別紙 材料集計表 - 3のとおり	1	本
合フランジ	RF形上水 φ 150	〃	1	個
防虫目皿	150DT テタッチ式内ねじ	〃	1	個

工 種 : 管弁類購入費 (越流管・排泥管)

補助

名 称	規 格	計 算 式	数 量	単 位
その他				
仕切弁筐 ネジ筐A形	170×320 H=800~1140	別紙 材料集計表 - 2のとおり	1	個
仕切弁筐座台	320×520 H=70	//	1	個
識別マーカ	F1 配水管用	HPPE 9.00	9	本
管明示テープ	20m/個	HPPE DIP (43.35 + 0.93) / 20	3	個
ポリエチレンスリーブ	水道用 φ 150×6000	1.00	1	枚
ポリエチレンスリーブ 固定用ゴムバンド	φ 150	4.00	4	個
管明示シート	50m/巻	HPPE DIP VD (63.05 + 1.44 + 0.45) / 50	2	巻

材料集計表 - 1

水道配水用ポリエチレン管 φ150mm

場内

補助

名 称	形状 . 寸法	単位	配管詳細図	配管詳細図					計
			L=61.53m	L=2.34m					
EF受口直管	φ150 × 5000	本	8						8
EF受口直管(切管)	φ150 × 5000	本	3						3
EF直管(切管)	φ150 × 5000	本	1						1
EF片受90° ベンド	φ150	個	2	1					3
EF両受45° ベンド	φ150	個	1						1
EF両受22° 1/2ベンド	φ150	個	2						2
EF両受チーズ	φ150 × φ150	個	1						1
EFソケット	φ150	個		2					2
EF片受フランジ短管	GF形 7.5K φ150	個	1						1
ダクタイル鋳鉄管 フランジガasket	GF1号 φ150 7.5K	枚	1						1
ダクタイル鋳鉄管 六角ボルト・ナット	φ150 M16×75×6本	組	1						1
延長計									
識別マーカー	F1 配水管用	本	7	2					9
管明示テープ	20m/個	m	φ150 (63.87 × 0.6786						43.35
管明示シート	50m/巻	m	φ150 63.05						63.05

材料集計表 - 2

ダクタイル鋳鉄管(GX) φ150mm

場内

補助

名 称	形状 . 寸法	単位	配管詳細図	配管詳細図					計
			L=0.93m	L=0.73m					
ダクタイル鋳鉄管用異種管継手 (フランジレス継手)	N型・GX-PEP φ150	個	1	1					2
GX形両受短管	φ150	個		1					1
GX形ソフトシール仕切弁両受	φ150	個	1						1
GX形接合材料	φ150	個	2	2					4
延長計									
仕切弁筐 ネジ筐A形	170×320 H=800~1140	個	1						1
仕切弁筐座台	320×520 H=70	個	1						1
管明示テープ	20m/個	m	φ150 EF 挿し口付ソフトシール仕切弁 (1.66 - 0.22 × 1 × 0.6409)						0.93
ポリエチレンスリーブ	水道用 φ150 × 6000	枚	φ150(1m当り) 6.00 × (1 + 0.2) ÷ 5.00 = 1.44m 1.66 × 1.44 ÷ 6.00						1.00
ポリエチレンスリーブ 固定用ゴムバンド	φ150	個	φ150(1m当り) 【4組×(1 + 0.5) + (5.0 - 1.0m)】 ÷ 5.0 = 2.00個 1.66 × 2.00						4.00
管明示シート	50m/巻	m	φ150 EF 挿し口付ソフトシール仕切弁 1.66 - 0.22 × 1						1.44

材料集計表 - 3

水道用硬質塩化ビニルライニング鋼管 φ150A

場内

補助

名 称	形状 . 寸法	単位	配管詳細図							計
			L=0.45m							
塩化ビニルライニング鋼管	SGP-VD φ150A × 4000	本	1							1
合フランジ	RF形 上水 φ150	個	1							1
防虫目皿	150DT テタッチ式内ねじ	個	1							1
延長計										
管明示シート	50m/巻	m	φ150 0.45							0.45

切 管 調 書 1

水道配水用ポリエチレン管 φ150mm 5.00m

場内

補助

番号	管 切 断 概 略 図 切断口	甲切管 (m)	乙切管1 (m)	乙切管2 (m)	乙切管3 (m)	乙切管4 (m)	残 管 (mm)	切管か所数	
								切断のみ	切断溝切
	EF直管								
A		3.88	1.12				0.00	1	
計		5.00					0.00	1	
B		2.00	3.00				0.00	1	
C		3.66	1.34				0.00	1	
D		3.46	0.56				0.98	2	
計		14.02					0.98	4	

切 管 調 書 2

塩化ビニルライニング鋼管 φ150mm 4.00m

場内

補助

番号	管 切 断 概 略 図 切断口	甲切管 (m)	乙切管1 (m)	乙切管2 (m)	乙切管3 (m)	乙切管4 (m)	残 管 (mm)	切管か所数	
								切断のみ	切断溝切
		0.45					3.55	1	
	計								
	小計		0.45				3.55	1	

工 種 : 送配水管布設工

補助

種 別	計 算 式	数 量	単 位
ポリエチレン管据付工 融着 (EF)	呼び径150 管心長 63.87 =	63.87	m
ダクタイル鋳鉄管布設工	呼び径150 機械 管心長 仕切弁長(ソフシール) 1.66 - 0.22 =	1.44	m
鋼管小口形管据付工	呼び径150 人力 管心長 0.45 =	0.45	m
ポリエチレン管継手工 融着(EF 1口)	呼び径150 直管 切管 片受90 両受45 両受T 8 + 3 + 3 + 2 + 2		
	両受22×2 EFフランジ [°] + 4 + 1 =	23	口
ポリエチレン管継手工 融着(EF 2口)	呼び径150 ソケット 2 =	2	箇所
NS形継手接合工	異形管 呼び径150 両受短×2 両受ハ [°] ルフ [°] ×2 2 + 2 =	4	口
フランジ継手工	呼び径150 7.5K HPPE 1 =	1	口
鋼管小口径管継手工 (ねじ切り)	呼び径150 2 =	2	口
鋼管小口径管継手工 (ねじ込み)	呼び径150 合フランジ [°] 防虫目皿 (1 + 1) / 2 =	1	口
ポリエチレン管切断工	呼び径150 切管調書 1 + 4 =	5	口
鋼管小口径管切断工	呼び径150 切管調書 1 =	1	口
鋳鉄製仕切弁設置	呼び径150 機械 1 =	1	基
コンクリート削孔工 無筋 20cm厚 φ150用	1 =	1	孔
管明示テープ工	呼び径150 HPPE 布設工より 63.87 =	63.87	m

工 種 : 送配水管布設工

補助

種 別	計 算 式	数 量	単位
管明示テープ工	呼び径150 DIP 布設工より 1.44 =	1.44	m
管明示テープ工	呼び径150 SGP-VD 布設工より 0.45 =	0.45	m
ポリエチレンスリーブ 被覆工 (固定用ゴムバンド)	呼び径150 グラウト管 配管延長より 1.66 =	1.66	m
管明示シート工	W=15cm ダブル HPPE DIP VD 63.05 + 1.44 + 0.45 =	64.94	m

工 種 : 弁篋設置

補助

種 別	計 算 式	数 量	単位
ネジ式弁篋設置工	A形1号 受枠30以上60kg未満 蓋30kg未満 (新設) 1 =	1	個
碎石基礎工	RC-40 t=10cm (A形1号) $0.52^2 \times \pi / 4 - 0.32^2 \times \pi / 4$ =	0.13	m ²

工 種 : 送配水管付帯工

補助

種 別	計 算 式	数 量	単 位
型枠工	無筋構造物(設置、撤去) $(0.42 + 0.60 + 0.42) \times 0.60 =$	0.86	m ²
コンクリート人力打設工 一般養生	18N/mm ² (無筋構造物) $0.60 \times 0.60 \times 0.40 - \frac{\pi \times 0.18^2}{4} \times 0.35 =$	0.14	m ³

工 種 : 共通仮設費

種 別	計 算 式	数 量	単 位
運搬費			
仮設材等の運搬費 軽量鋼矢板(Ⅱ型) 1日あたり使用枚数	軽量鋼矢板(Ⅱ型) H=2.0m 流入管GXφ250に計上	-	
軽量鋼矢板(Ⅱ型) H=2.0m	流入管GXφ250に計上	-	t
仮設材等の積込・取卸し費	L=10.0Km 流入管GXφ250に計上 仮設材等の運搬費より	-	t

横瀬町姿見山配水池築造工事

仮設材賃料計算書

①軽量鋼矢板賃料算出

軽量鋼矢板(LSP2型) 矢板長2.0m・切梁1段

- ・ 共用日数=矢板使用箇所数×1.7(共用日数割増)

施工延長

12.91 m			計 L =12.91m

日進量	
-----	--

矢板使用回数	
矢板共用日数	

1口当り重量	$(m/口) / 0.25(m/枚) \times 2(\text{両面})$	=	(枚)
	$(枚) \times 2.0(m) \times 0.0148(t/m)$	=	(t)
使用回数	=	回	
補正率	$1/2 \times (n + 1)$		※ n は矢板の使用回数 n が2以上の時のみ補正する。
	=		

施工日数の算定（軽量鋼矢板 H=2.00m）

算定表② 軽量鋼矢板

1ロット 標準延長= 15.00m
H= 2.00m

施工延長 12.91m
掘削幅 0.85m

工種	規格	数量	一日当りの 施工量	施工日数 (実日数)
舗装版直接掘削積込	クローラ型 山積0.28m ³	15.00 × 0.85m = 12.75 m	m ²	日
機械掘削	クローラ型 山積0.28m ³	全体数量 18.32 ÷ 施工延長 12.91 × 15.00 = 21.29 m ³	m ³	日
建込工	掘削深 2.0m以下	15.00 m	m	日
管布設工	呼び径150mm クレーン付トラック使用	15.00 m	m	日
埋戻工	クローラ型 山積0.28m ³	全体数量 19.32 ÷ 施工延長 12.91 × 15.00 = 22.45 m ³	m ³	日
引抜き工	掘削深 2.0m以下	15.00 m	m	日
計				日

日当り 施工延長	m	日	=	≒	m/日
実日数	m	m/日	=	≒	日
供用日数	m	m/日	× 不稼働日数 1.7	=	≒ 日
使用面積	÷	1枚/幅 0.25 × 側 2	=	×	t/枚 0.0296 = t/日
補正係数	1/2 ×	使用回数 + 1)	=	施工延長 12.91 ÷	日当り延長 = 使用回数
運搬重量	t				

流入電動弁 数量計算書

令和5年度

横瀬町姿見山配水池築造工事

秩父広域市町村圏組合水道局

設計数量総括表

工種・種別	細別	数量	設計数量	単位	數位	備考
流入電動弁BOX工						
躯体工						
床掘工	土砂 小規模	75.20	80	m3	10	
基面整正工		9.86	10	m2	1	
埋戻工	発生土 土砂 小規模	65.27	70	m3	10	
土砂等運搬費	小規模 0.28BH L=5.0km以下	9.93	10	m3	1	
整地	残土受入れ地の処理	9.93	10	m3	1	
基礎砕石工	t=15cm RC-40	9.86	10	m2	1	
コンクリート人力打設工	無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)高 一般養生	0.49	0.5	m3	0.1	
鉄筋工 (太径鉄筋含む)	施工規模10t未満 一般構造物 SD345 D13	0.10	0.10	t	0.01	
鉄筋工 (太径鉄筋含む)	施工規模10t未満 一般構造物 SD345 D16	1.40	1.40	t	0.01	
型枠工	一般型枠 鉄筋・無筋構造物	46.04	46	m2	1	
型枠工	一般型枠 小型構造物	1.23	1	m2	1	
(1) 躯体						
コンクリート コンクリートポンプ車打設工	無筋・鉄筋構造物 24-8-25(20)高55% 一般養生	10.46	10	m3	1	
(2) 架台等						
コンクリート人力打設工	無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)高 一般養生	0.23	0.2	m3	0.1	
パイプサポート支保工	f≤40kN/m2 t≤120cm	6.30	6.3	空m3	0.1	
手摺先行型枠組足場工	安全ネット必要	38.22	40	掛m2	10	
人孔蓋設置工	FRP製覆蓋 12.9K 700×700	1.00	1	基	1	
足掛金物据付工	W300 H250	8.00	8	本	1	

設 計 数 量 総 括 表

工 種 ・ 種 別	細 別	数 量	設計数量	単位	数位	備 考
管弁類購入費						
NCP	φ 250A	1	1	式		材料集計表のとおり
布設工						
鋼管吊込み据付工	機械 A種 φ 250 標準延長5.5m	2.32	2.3	m	0.1	
フランジ継手工	7.5K φ 50	1.00	1	口	1	
フランジ継手工	7.5K φ 250	3.00	3	口	1	

単 位 数 量 計 算 書

細別： 流入電動弁室

規格：

1式当り

算 式 根 拠 と な る 構 造 図

別紙図面参照

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量	数 位
床 掘 工	土砂 小規模	$A = 3.70 \times 4.20 = 15.54$			
		$A = (3.70 + 2.585 \times 0.50 \times 2) \times (4.20 + 2.585 \times 0.50 \times 2) = 42.64$			
		$V = (15.54 + 42.64) \times 2.585 \times 1/2 = 75.20$	m3	80	10
基 面 整 正 工		$A = 2.90 \times 3.40 = 9.86$	m2	10	1
埋 戻 工	土砂 小規模	$V = 75.20$			
控 除	碎石+捨コン	$-2.90 \times 3.40 \times 0.20 = -1.97$			
	底盤部	$-2.70 \times 3.20 \times 0.40 = -3.46$			
	躯体部	$-2.10 \times 2.60 \times 1.99 = -10.87$			
	壁配管	$-3.14(\pi)/4 \times 0.267^2 \times 2.85 = -0.16$			
		計 58.74			
		$V = 58.74/0.9 = 65.27$	m3	70	10
土砂等運搬費		$V = 75.20 - 65.27 = 9.93$	m3	10	10
整 地		残土受入れ地 = 9.93	m3	10	10

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量	数 位
基礎砕石工	t=15cm	$A = 2.90 \times 3.40 = 9.86$	m ²	10	1
コンクリート 人力打設工	18-8-25(20)	$V = 2.90 \times 3.40 \times 0.05 = 0.49$	m ³	0.5	0.1
鉄 筋 工	SD345 D13	図面内鉄筋表より = 0.10	t	0.10	0.01
	SD345 D16	図面内鉄筋表より = 1.40	t	1.40	0.01
型 枠 工	底盤	$(2.70 + 3.20) \times 2 \times 0.40 = 4.72$			
(鉄筋・無筋)	壁(外)	$(2.10 + 2.60) \times 2 \times (2.10 + 0.30) = 22.56$			
	壁(内)	$(1.50 + 2.00) \times 2 \times (2.10 - 0.25 \times 2) = 11.20$			
	スラブ	$(2.10 - 0.50) \times (2.60 - 0.50) - 0.70 \times 0.30 \times 4 = 2.52$			
控 除	開閉機孔	$-3 \times 3.14(\pi) / 4 \times 0.15^2 = -0.05$			
		小計 2.47			
	ハンチ	$0.35 \times (1.25 \times 4 + 1.75 \times 4 - 0.70 \times 2 - 0.15 \times 2) = 3.61$			
	スラブ 開口部小口	$0.70 \times 0.30 \times 4 = 0.84$			
	スラブ 開口部小口	$0.15 \times 3.14(\pi) \times 0.30 = 0.14$			
	壁配管部 小口	$0.267 \times 3.14(\pi) \times 0.30 \times 2 = 0.50$			
		計 46.04	m ²	46	1
型 枠 工	電動弁基礎	$A = (0.50 + 0.40) \times 2 \times 0.446 = 0.80$			
(小 型)	排水ピット	$(0.40 + 0.40) \times 2 \times 0.10 = 0.16$			
	電動弁 開閉機台	$A = (0.55 + 0.55) \times 2 \times 0.10 = 0.22$			
	開閉機孔	$0.15 \times 3.14(\pi) \times 0.10 = 0.05$			
		計 1.23	m ²	1.2	0.1

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量	数 位
コンクリート工	24-8-25BB	(躯体)			
コンクリートポンプ車打設工	底盤	$V = 2.70 \times 3.20 \times 0.40 = 3.46$			
	躯体	$(2.10 \times 2.60 - 1.50 \times 2.00) \times 2.10 = 5.17$			
	スラブ	$2.10 \times 2.60 \times 0.30 = 1.64$			
	ハンチ	$1/2 \times 0.25 \times 0.25 \times 1.75 \times 4 = 0.22$			
	ハンチ	$1/2 \times 0.25 \times 0.25 \times 1.25 \times 4 = 0.16$			
控 除	人孔柵1	$-0.70 \times 0.70 \times 0.30 = -0.15$			
控 除	開閉機孔	$-3.14(\pi)/4 \times 0.15^2 \times 0.30 = -0.01$			
控 除	壁配管	$-3.14(\pi)/4 \times 0.267^2 \times 0.30 \times 2 = -0.03$			
		計	10.46	m3	10 1
コンクリート人力打設工	18-8-25BB	(架台等)			
	電動弁基礎	$V = 0.50 \times 0.40 \times 0.446 = 0.09$			
	インバート	$V = (1.50 - 0.50) \times (2.00 - 0.50) \times 0.10 = 0.15$			
控 除	電動弁基礎	$-0.50 \times 0.40 \times 0.10 = -0.02$			
控 除	排水ピット	$-0.40 \times 0.40 \times 0.10 = -0.02$			
	電動弁 開閉機台	$V = 0.55 \times 0.55 \times 0.10 = 0.03$			
控 除	開閉機孔	$-3.14(\pi)/4 \times 0.15^2 \times 0.10 = -0.002$			
		計	0.23	m3	0.2 0.1
ハイフサホート 支保工		$1.50 \times 2.00 \times 2.10 = 6.30$	空m3	6.3	0.1
手摺先行型 枠組足場工		$[2 \times (2.10 + 2.60) + 8.8] \times 2.10 = 38.22$	掛m2	40	10
人孔蓋設置工	12.9K 700×700	1箇所	1	基	1 1
足掛金物据付工	W300 H250	8本	8	本	8 1

名 称	規 格	計 算	単 位	数 量	数 位
材 料					
ナイロンコート 片N付上水片N付上水 短管	RF-GF スティフナー付 250A×900L	図面より	本	1	1
ナイロンコート 両上水フランジ`アダプター	RF-GF +20~-55 250A×230L	〃	基	1	1
2床式電動外ねじ仕切弁	RF-RF FCD 丸ハンドル付 φ250×380L 内外粉	電気設備で計上	基	-	
ナイロンコート片N付上水 片N付上水片10K 丁字管	GF-RF-RF 250A×50A×1170L×270L×234H	図面より	本	1	1
ダクタイル鑄鉄管 フランジ`ガasket	GF1号 φ250 7.5K	〃	枚	3	1
ダクタイル鑄鉄管 フランジ`ガasket	GF1号 φ50 7.5K	〃	個	1	1
ダクタイル鑄鉄管 六角ボルト・ナット	φ250 M20×85×8本	〃	組	3	1
ダクタイル鑄鉄管 六角ボルト・ナット	φ50 M16×75×4本	〃	組	1	1
ダクタイルフランジ蓋	RF φ50	〃	個	1	1
その他					
F R P 製 覆 蓋 人 孔 蓋	開口700×700	図面より	基	1	1
足 掛 金 物	L字型 1.9K/本 W300 H250 芯材SS製	8×1箇所	本	歩掛に含む -	1

名 称	規 格	計	算	式	単位	数量	數位
労 務							
鋼管吊込み据付	φ 250	管心長					
		0.90+0.25+1.17		= 2.32	m	2.3	0.1
フランジ継手工	7.5K φ 50	1		= 1.00	口	1	1
フランジ継手工	7.5K φ 250	3		= 3.00	口	3	1

配水流量計・緊急遮断弁BOX 数量計算書

令和5年度

横瀬町姿見山配水池築造工事

秩父広域市町村圏組合水道局

設計数量総括表

工種・種別	細別	数量	設計数量	単位	數位	備考
配水流量計・緊急遮断弁BOX工						
躯体工						
床掘工	土砂 小規模	125.03	130	m3	10	
基面整正工		21.76	22	m2	1	
埋戻工	発生土 土砂 小規模	91.34	90	m3	10	
土砂等運搬費	小規模 0.28BH L=5.0km以下	33.69	30	m3	10	
整地	残土受入れ地での処理	33.69	30	m3	10	
基礎砕石工	t=15cm RC-40	21.76	22	m2	1	
コンクリート人力打設工	無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)高 一般養生	1.09	1	m3	1	
鉄筋工 (太径鉄筋含む)	施工規模10t未満 一般構造物 SD345 D13	0.24	0.24	t	0.01	
鉄筋工 (太径鉄筋含む)	施工規模10t未満 一般構造物 SD345 D16	2.80	2.80	t	0.01	
型枠工	一般型枠 鉄筋・無筋構造物	89.40	89	m2	1	
型枠工	一般型枠 小型構造物	3.61	4	m2	1	
(1) 躯体						
コンクリート コンクリートポンプ車打設工	無筋・鉄筋構造物 24-8-25(20)高55% 一般養生	21.99	22	m3	1	
(2) 架台等						
コンクリート人力打設工	無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)高 一般養生	1.02	1	m3	1	
パイプサポート支保工	f≤40kN/m2 t≤120cm	21.00	21.0	空m3	0.1	
手摺先行型枠組足場工	安全ネット必要	52.92	50	掛m2	10	
人孔蓋設置工	FRP製覆蓋 12.9K 700×700	2.00	2	基	1	
人孔蓋設置工	FRP製覆蓋 25.0K 900×1300	1.00	1	基	1	

設 計 数 量 総 括 表

工 種 ・ 種 別	細 別	数 量	設計数量	単位	数位	備 考
セーフティネット取付工	1.9K 900×1300	1.00	1	基	1	
通風筒設置工	FRP製 2.4K φ150	2.00	2	台	1	
足掛金物据付工	W300 H250	16.00	16	本	1	
管弁類購入費						
NCP	φ350A	1	1	式		材料集計表のとおり
布設工						
鋼管吊込み据付工	機械 A種 φ350 標準延長6.0m	2.98	3.0	m	0.1	
鋼管吊込み据付工	機械 A種 φ300 標準延長6.0m	1.62	1.6	m	0.1	
フランジ継手工	7.5K φ350	4.00	4	口	1	
フランジ継手工	7.5K φ300	5.00	5	口	1	
フランジ継手工	7.5K φ75	2.00	2	口	1	
空気弁設置工	人力 φ25	1.00	1	基	1	
鋳鉄製仕切弁設置	機械 φ300	2.00	2	基	1	

単位数量計算書

細別： 流量計ボックス

規格：

1式当り

算式根拠となる構造図

別紙図面参照

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量	数 位
床 掘 工	土砂 小規模	$A = 7.20 \times 4.20 = 30.24$			
		$(7.20 + 2.587 \times 0.50 \times 2)$			
		$A = \times (4.20 + 2.587 \times 0.50 \times 2) = 66.42$			
		$V = (30.24 + 66.42) \times 2.587 \times 1/2 = 125.03$	m3	130	10
基 面 整 正 工		$A = 6.40 \times 3.40 = 21.76$	m2	22	1
埋 戻 工	土砂 小規模	$V = 125.03$			
控 除	砕石+捨コン	$-6.40 \times 3.40 \times 0.20 = -4.35$			
	底盤部	$-6.20 \times 3.20 \times 0.40 = -7.94$			
	躯体部	$-5.60 \times 2.60 \times 1.99 = -28.97$			
	壁配管	$-3.14(\pi)/4 \times 0.374^2 \times 14.20 = -1.56$			
		計 82.21			
		$V = 82.21/0.9 = 91.34$	m3	90	10
土砂等運搬費		$V = 125.03 - 91.34 = 33.69$	m3	30	10
整 地		残土受入れ地での処理 = 33.69	t	30	10

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量	数 位
基礎砕石工	t=15cm	$A = 6.40 \times 3.40 = 21.76$	m ²	22	1
コンクリート 人力打設工	18-8-25BB	$V = 6.40 \times 3.40 \times 0.05 = 1.09$	m ³	1	1
鉄 筋 工	SD345 D13	図面内鉄筋表より = 0.24	t	0.24	0.01
	SD345 D16	図面内鉄筋表より = 2.80	t	2.80	0.01
型 枠 工	底盤	$(6.20 + 3.20) \times 2 \times 0.40 = 7.52$			
(鉄筋・無筋)	壁(外)	$(5.60 + 2.60) \times 2 \times (2.10 + 0.30) = 39.36$			
	壁(内)	$(5.00 + 2.00) \times 2 \times (2.10 - 0.25 \times 2) = 22.40$			
	スラブ	$(5.60 - 0.50) \times (2.60 - 0.50) - 0.70 \times 0.30 \times 4 \times 2 = 9.03$			
		$-0.90 \times 0.30 \times 2 - 1.30 \times 0.30 \times 2 - 3 \times 3.14(\pi)/4 \times 0.15^2 = -1.37$			
		小計 7.66			
	ハンチ	$0.35 \times (4.75 \times 4 + 1.75 \times 4 - 0.70 \times 2 - 0.15 \times 2) = 8.51$			
	スラブ 開口部小口	$0.70 \times 0.30 \times 4 \times 2 = 1.68$			
	スラブ 開口部小口	$0.90 \times 0.30 \times 2 + 1.30 \times 0.30 \times 2 = 1.32$			
	スラブ 開口部小口	$0.15 \times 3.14(\pi) \times 0.30 \times 2 = 0.28$			
	壁配管部 小口	$0.355 \times 3.14(\pi) \times 0.30 \times 2 = 0.67$			
		計 89.40	m ²	89	1
型 枠 工	流量計基礎	$(0.60 + 0.50) \times 2 \times 0.368 + (0.30 + 0.50) \times 2 \times 0.368 = 1.40$			
(小 型)		$(0.55 + 0.50) \times 2 \times 0.33 + (1.35 + 0.50) \times 2 \times 0.368 = 2.05$			
	排水ピット	$(0.40 + 0.40) \times 2 \times 0.10 = 0.16$			
		計 3.61	m ²	4	1

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量	数 位
コンクリート工	24-8-25BB	(躯体)			
コンクリートポンプ車打設工	底盤	$V = 6.20 \times 3.20 \times 0.40 = 7.94$			
	躯体	$(5.60 \times 2.60 - 5.00 \times 2.00) \times 2.10 = 9.58$			
	スラブ	$5.60 \times 2.60 \times 0.30 = 4.37$			
	ハンチ	$1/2 \times 0.25 \times 0.25 \times 1.75 \times 4 = 0.22$			
	ハンチ	$1/2 \times 0.25 \times 0.25 \times 4.75 \times 4 = 0.59$			
控 除	人孔柵1・3	$-0.70 \times 0.70 \times 0.30 \times 2 = -0.29$			
控 除	人孔柵2	$-0.90 \times 1.30 \times 0.30 = -0.35$			
控 除	換気孔	$-3.14(\pi)/4 \times 0.15^2 \times 0.30 \times 2 = -0.01$			
控 除	壁配管	$-3.14(\pi)/4 \times 0.356^2 \times 0.30 \times 2 = -0.06$			
		計	21.99	m3	22 1
コンクリート人力打設工	18-8-25BB	(架台等)			
	流量計基礎	$V = 0.368 + 0.55 \times 0.50 \times 0.33 + 1.35 \times 0.50 \times 0.33 = 0.50$			
	インバート	$V = (5.00 - 0.50) \times (2.00 - 0.50) \times 0.10 - (0.60 \times 0.50 + 0.30 \times 0.50) \times 0.10 = 0.68$			
控 除	流量計基礎	$+0.55 \times 0.50 + 1.35 \times 0.50 \times 0.10 = -0.14$			
控 除	排水ピット	$-0.40 \times 0.40 \times 0.10 = -0.02$			
		計	1.02	m3	1.0 0.1
パイプサポート 支保工		$5.00 \times 2.00 \times 2.10 = 21.00$	空m3	21.0	0.1
手摺先行型 枠組足場工		$[2 \times (5.60 + 2.60) + 8.8] \times 2.10 = 52.92$	掛m2	50	10
人孔蓋設置工	12.9K 700×700	2箇所	2	基	2 1
人孔蓋設置工	25.0K 900×1300	1箇所	1	基	1 1
セーフティネット 取付工	1.9K 900×1300	1箇所	1	基	1 1
通風筒設置工	2.4K φ150	2箇所	2	台	2 1
足掛金物据付工	W300 H250	16本	16	本	16 1

名 称	規 格	計 算	単 位	数 量	数 位
材 料					
ナイロコート 片N付上水片N付上水 短管	RF-GF スイッチ付 350A×1000L	図面より	本	1	1
ナイロコート 片N付上水片N付上水 片落管	RF-GF 350A×300A×490L	"	本	1	1
ソフトシール仕切弁	RF-RF FCD 内径 ^φ ショット 7.5K φ300×400L 内外粉	"	個	2	1
ソフトシール仕切弁専用丸ハンドル	φ300	"	個	2	1
ナイロコート片N付上水片N付上水 片ヘッダー10K片上水管	GF-GF RF-RF 300A×80A×50A×620L×260L×260L	"	本	1	1
ナイロコート 両上水フランジアダプター	RF-GF +20~-55 300A×230L	"	基	1	1
両上水緊急遮断弁	RF-RF FCD 内外粉 φ300×400L	電気設備で計上	基	-	
ト 両 N 付 上 水 短 管	GF-GF 300A×500L	図面より	本	1	1
両上水2線電磁流量計φ300(既設品)	RF-RF 水中型 300A×500L	電気設備で計上	個	-	
ナイロコート 両上水フランジアダプター	GF-GF +20~-55 300A×230L	図面より	基	1	1
ナイロコート 片N付上水片N付上水 片落管	GF-RF 350A×300A×490L	"	本	1	1
ナイロコート 3 N 付 FT 管	GF-RF-RF スイッチ付 350A×50A×1000L×166L1×280H	"	本	1	1
ダクタイル鑄鉄管 フランジガasket	GF1号 φ350 7.5K	"	枚	4	1
ダクタイル鑄鉄管 フランジガasket	GF1号 φ300 7.5K	"	枚	5	1
ダクタイル鑄鉄管 フランジガasket	GF1号 φ75 7.5K	"	枚	2	1
ダクタイル鑄鉄管 六角ボルト・ナット	φ350 M22×95×10本	"	組	4	1
ダクタイル鑄鉄管 六角ボルト・ナット	φ300 M22×85×10本	"	組	5	1
ダクタイル鑄鉄管 六角ボルト・ナット	φ75 M16×75×4本	"	組	2	1
ホール式補修弁(レハ-式)	SUS304 GF×RF7.5K φ75×150L	"	個	1	1
急速空気弁(低圧用)	SUS304 RF 7.5K φ75×φ25 フランジ付ねじ込み形	"	個	1	1
その他					
F R P 製 覆 蓋 人 孔 蓋	取手施錠金具PL付 開口700×700	図面より	基	2	1
F R P 製 覆 蓋 人 孔 蓋	取手施錠金具PL付 開口900×1300	"	基	1	1
転落防止用セーフティネット	開口900×1300	"	基	1	1
足 掛 金 物	L字型 1.9K/本 W300 H250 芯材SS製	8×2箇所	本		歩掛に含む -
通 風 筒	FRP製 (角フランジタイプ) MK-14 φ150	図面より	個	2	1

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量	数 位
労 務					
鋼管吊込み据付	φ 350	管心長 1.00+0.49+1.00+0.49 = 2.98	m	3.0	0.1
鋼管吊込み据付	φ 300	管心長 0.25+0.50+0.25+0.62 = 1.62	m	1.6	0.1
フランジ継手工	7.5K φ 350	4 = 4.00	口	4	1
フランジ継手工	7.5K φ 300	5 = 5.00	口	5	1
フランジ継手工	7.5K φ 75	2 = 2.00	口	2	1
空気弁設置工	人力 φ 25	1 = 1.00	基	1	1
鑄鉄製仕切弁設	機械 φ 300	2 = 2.00	基	2	1

送水ポンプ室築造 数量計算書

令和5年度

横瀬町姿見山配水池築造工事

秩父広域市町村圏組合水道局

設計数量総括表

工種・種別	細別	数量	設計数量	単位	数値	備考
送水ポンプ室築造工事						
直接仮設工事						
遣り方	事務所ビル等 地下無し(RC・SRC造)	52.89	50	m2	10	
墨出し	躯体仕上共 事務所ビル等(RC・SRC造)	52.89	53	m2	1	
養生	躯体仕上共 事務所ビル等(RC・SRC造)	52.89	53	m2	1	
整理清掃後片付け	施工中・竣工時 事務所ビル等(RC・SRC造)	52.89	53	m2	1	
外部足場	枠組本足場(手すり先行方式)高さ12m未満、建地幅900mm、運搬共 3ヶ月以内	158.96	159	m2	1	
内部足場	脚立足場、H=1.8m、運搬共	52.89	53	m2	1	
災害防止	メッシュシート張り、運搬共	158.96	159	m2	1	
土工事						
根切り	つぼ、布掘り	62.04	60	m3	10	
鋤取り	深さ300mm程度	6.53	7	m3	1	
埋戻し	発生土(建物廻り仮置き土)	46.86	50	m3	10	
発生土処分(残土)	場内敷きならし	21.71	20	m3	10	
地業工事						
(1)地業						
砕石地業	再生材 基礎下 厚60~100mm	2.10	2	m3	1	

設 計 数 量 総 括 表

工 種 ・ 種 別	細 別	数 量	設計数量	単位	數位	備 考
砕石地業	再生材 土間下 厚60~100mm	7.41	7	m3	1	
捨てコンクリート	Fc=18N/mm2 スランプ15cm	1.22	1	m3	1	
コンクリート打設手間	捨てコン ポンプ打ち	1.22	1	m3	1	
ポンプ圧送	(30m3以上50m3未満)			回	1	
型枠	普通合板 捨てコン用	5.01	5	m2	1	
型枠運搬	4t車 基準距離30km以内	5.01	5	m2	1	
(2)既製杭地業						
先端羽根付き鋼管杭	φ-216.3×8.2(STK490) L=6.0m	8.00	8	セット	1	
杭頭金物		1.00	1	式	1	
材料運搬費		1.00	1	台	1	
施工費	G-ECSパイル工法 大臣認定工法	1.00	1	式	1	
諸経費	法定福利費	1.00	1	式	1	
鉄筋工事						
異形鉄筋	SD295A D10	4.08	4.08	t	0.01	
異形鉄筋	SD295A D13	0.82	0.82	t	0.01	
異形鉄筋	SD295A D16	0.16	0.16	t	0.01	
異形鉄筋	SD345 D19	0.90	0.90	t	0.01	
鉄筋加工組立	RC壁式構造 スペーサー共	5.73	5.73	t	0.01	

設計数量総括表

工種・種別	細別	数量	設計数量	単位	数値	備考
鉄筋ガス圧接	D19×D19	24.00	24	箇所	1	
鉄筋運搬	加工場～現場 30km程度 4t車	5.73	5.73	t	0.01	
コンクリート工事						
普通コンクリート	Fc=21N/mm2 スラブ18cm基礎部	12.33	12	m3	1	
普通コンクリート	Fc=21N/mm2 スラブ18cm上部	44.49	44	m3	1	
普通コンクリート	Fc=21N/mm2 スラブ15cm土間コンクリート	9.43	9	m3	1	
コンクリート打設手間	基礎コンクリート ポンプ打ち	12.33	12	m3	1	
コンクリート打設手間	上部コンクリート ポンプ打ち(躯体)	44.49	44	m3	1	
コンクリート打設手間	土間コンクリート ポンプ打ち	9.43	9	m3	1	
ポンプ圧送	(30m ³ 以上50m ³ 未満) 基礎コンクリート			回	1	
ポンプ圧送	(30m ³ 以上50m ³ 未満) 上部コンクリート			回	1	
ポンプ圧送	(30m ³ 以上50m ³ 未満) 土間コンクリート			回	1	
構造体温度補正	基礎コンクリート +6N/mm2	12.33	12	m3	1	
構造体温度補正	上部コンクリート +6N/mm2	44.49	44	m3	1	
型枠工事						
(1)躯体						
普通合板型枠	基礎部	76.93	77	m2	1	

設 計 数 量 総 括 表

工 種 ・ 種 別	細 別	数 量	設計数量	単位	數位	備 考
普通合板型枠	壁式構造 地上軸部	62.67	63	m2	1	
打放し合板型枠	壁式構造 地上軸部 B種	279.85	280	m2	10	
型枠運搬	4t車 基準距離30km以内	419.45	420	m2	10	
目地棒	打継目地 20×20mm程度	75.00	75.0	m	0.1	
目地棒	化粧目地 20×20mm程度	13.10	13.1	m	0.1	
目地棒	水切り目地 20×15mm程度	39.60	39.6	m	0.1	
目地棒	面木 △20×20mm程度	14.80	14.8	m	0.1	
(2)外部						
コンクリート打放面補修	全面補修 吹付け下地用	155.93	156	m2	1	
目地棒等補修	化粧目地補修 目地幅15～30mm	85.30	85.3	m	0.1	
(3)内部						
コンクリート打放面補修	全面補修 塗装下地用	158.25	158	m2	1	
コンクリート打放面補修	部分補修 CO下地 不陸2.0mm以内	20.54	21	m2	1	
目地棒等補修	化粧目地補修 目地幅15～30mm	57.20	57.2	m	0.1	
防水工事						
(1)外部						
ウレタン系塗膜防水	X-2 密着工法 平面	75.90	76	m2	1	
ウレタン系塗膜防水	X-2 密着工法 立上り	19.32	19	m2	1	

設 計 数 量 総 括 表

工 種 ・ 種 別	細 別	数 量	設計数量	単位	數位	備 考
シーリング	PU-2 ホリウレタン 20×10 打継目地	31.20	31.2	m	0.1	
シーリング	MS-2 変形シリコン 10×10 建具周囲	3.60	3.6	m	0.1	
シーリング	MS-2 変形シリコン 15×10 建具周囲	33.00	33.0	m	0.1	
(2)内部						
シーリング	MS-2 変形シリコン 10×10 建具周囲	33.00	33.0	m	0.1	
屋根・樋工事						
ルーフトレイン	鋳鉄製、縦型、100φ用、塗膜防水用	3.00	3	箇所	1	
豎樋	硬質塩化ビニル管(VP、カラー)100φ 支持金物SUS@1,200以下	10.38	10.4	m	0.1	
金属工事						
(1)外部						
アルミ製笠木	直線部、既製品、W=160 シルバー	36.00	36.0	m	0.1	
アルミ製笠木	コーナー部、既製品、W=160 シルバー	4.00	4	箇所	1	
(2)内部						
スチール製グレーチング	排水溝蓋、W200×L1000×H25、ノンスリップタイプT-2 溶融亜鉛めっき仕様(スチール製受枠共)	4.90	4.9	m	0.1	
スチール製グレーチング	集水樹蓋、400角、H19、ノンスリップタイプ、T-2 溶融亜鉛めっき仕様(スチール製受枠共)	1.00	1	箇所	1	
縞鋼板(取手付)	配線ピット蓋、W=350×L600×t4.5 T-2、溶融亜鉛めっき仕様(アルミ製受枠共)	3.00	3.0	m	0.1	

設 計 数 量 総 括 表

工 種 ・ 種 別	細 別	数 量	設計数量	単位	數位	備 考
左官工事						
(1)外部						
コンクリート金ゴテ仕上	床 薄張物下地程度	6.00	6	m2	1	
モルタル金ゴテ下地	床 t=30mm 張物下地	75.90	76	m2	1	
吹付タイル	複層塗材E 軒裏 コンクリート面 ゆず肌状ローラー塗り	24.31	24	m2	1	
吹付タイル	複層塗材E 外壁 コンクリート面 ゆず肌状ローラー塗り	118.30	118	m2	1	
建具周囲防水モルタル充填	外部建具	36.60	36.6	m	0.1	
(2)内部						
コンクリート金ゴテ仕上	基礎天端 薄張物下地程度	2.83	3	m2	1	
コンクリート金ゴテ仕上	配線ピット平場	1.68	2	m2	1	
モルタル金ゴテ仕上	床 t=30mm 張物下地	42.39	42	m2	1	
防水モルタル	排水溝50×50、t=20	0.55	0.6	m2	0.1	
防水モルタル	排水溝立上り、t=20	2.03	2	m2	1	
防水モルタル	集水柵立上り、t=20	0.82	0.8	m2	0.1	
防水モルタル	集水柵平場、t=30	0.12	0.1	m2	0.1	
防水モルタル	排水溝平場、t=30～55	0.92	0.9	m2	0.1	
建具工事						
(1)外部						

設 計 数 量 総 括 表

工 種 ・ 種 別	細 別	数 量	設計数量	単位	數位	備 考
1.アルミ製建具						
AW-1:アルミ製引違い窓	W1600×H1200	2.00	2	式	1	
AW-2:アルミ製引違い窓	W1600×H1200、アルミパネル t=3	1.00	1	式	1	
AD-1:アルミ製親子開きフラッシュドア	W1200×H2100、窓枠付(W450×H700) アルミ製換気がリ□400、開口率30%	2.00	2	式	1	
AD-2:アルミ製親子開きフラッシュドア	W1200×H2100 アルミ製換気がリ□400、開口率30%	1.00	1	式	1	
運搬、取付費		1.00	1	式	1	
法定福利費		1.00	1	式	1	
(2)内部						
2.ガラス工事						
網入り型板ガラス	t=6.8、特寸2.18m ² 以下	4.47	4.5	m ²	0.1	
ガラス押えシーリング	片面5×5程度、バックアップ材共 シリコン系 1成分形	42.80	42.8	m	0.1	
塗装工事						
EP塗装	壁、B種、素地ごしらえB種共 コンクリート面	110.00	110.0	m ²	0.1	
EP塗装	天井、B種、素地ごしらえB種共 コンクリート面	48.00	48.0	m ²	0.1	

構造関係集計表

構造関係 集計No.

8

2	工事名	名称	内容	計算等		計	
	土工事						
		根切り	つぼ、布掘り	62.04	m3	62.04	m3
		鋤取り		6.53	m3	6.53	m3
		埋戻し	発生土	根切り	62.04 m3		
				鋤取り	6.53 m3		
				碎石基礎下	-2.10 m3		
				碎石土間下	-7.41 m3		
				捨てコン	-1.22 m3		
				GL-空体積	-0.34 m3		
				コンクリート	-15.33 m3		
				計	42.17 m3	÷0.9=	46.86 m3
							46.86 m3
		発生土処分(残土)	場内敷き均し	根切り	62.04 m3		
				鋤取り	6.53 m3		
				埋戻し	-46.86 m3		
				計	21.71 m3		21.71 m3

構造関係集計表

構造関係 集計No.

9

工事名		名称	内容	計算等		計	
3	地業工事						
	(1)地業						
		砕石地業	再生材 基礎下	2.10	m3	2.10	m3
		砕石地業	再生材 土間下	7.41	m3	7.41	m3
		捨てコンクリート	F _c =18N/mm ² スランプ15cm	1.22	m3	1.22	m3
		コンクリート打設手間	捨てコン ポンプ打ち	1.22	m3	1.22	m3
		ポンプ圧送			回		回
		型枠	普通合板 捨てコン用	5.01	m2	5.01	m2
		型枠運搬		5.01	m2	5.01	m2
	(2)既製杭地業						
		先端羽根付き鋼管杭	φ-216.3×8.2 (STK490)L=6.0m	8	セット	8	セット
		杭頭金物		8	セット	8	セット
		材料運搬費		1	式	1	式
		施工費	G-ECSパイル工法 大臣認定工法	1	式	1	式
		諸経費	法定複利費	1	式	1	式

構造関係集計表

4	工事名	名称	内容	計算等			計	
				設計数量	所要数量			
	(1) 躯体							
		異形鉄筋(SD295A)	D10	3,915.03 kg →	3.92 × 1.04 =	4.08 t	4.08	t
		" "	D13	793.57 kg →	0.79 × 1.04 =	0.82 t	0.82	t
		" "	D16	146.76 kg →	0.15 × 1.04 =	0.16 t	0.16	t
		異形鉄筋(SD345)	D19	868.32 kg →	0.87 × 1.04 =	0.90 t	0.90	t
				kg →	5.73 t	5.96 t		
		鉄筋加工組立			5.73 t		5.73	t
		鉄筋ガス圧接	D19×D19		24 ケ		24	ケ
		鉄筋運搬			5.73 t		5.73	t

構造関係集計表

構造関係 集計No. 11

工事名	名称	内容	計算等		計	
5	コンクリート工事					
	(1) 躯体					
		普通コンクリート	$F_c=21\text{N}/\text{mm}^2$	12.33 m ³	12.33	m ³
			スランブ18cm			
			基礎部			
		普通コンクリート	$F_c=21\text{N}/\text{mm}^2$	44.49 m ³	44.49	m ³
			スランブ18cm			
			上部部			
		普通コンクリート	$F_c=21\text{N}/\text{mm}^2$	9.43 m ³	9.43	m ³
			スランブ15cm			
			土間コンクリート			
	コンクリート打設	基礎コンクリート		12.33 m ³	12.33	m ³
		ポンプ打ち				
	コンクリート打設	上部コンクリート		44.49 m ³	44.49	m ³
		ポンプ打ち				
	コンクリート打設	土間コンクリート		9.43 m ³	9.43	m ³
		ポンプ打ち				
	ポンプ圧送	基礎コンクリート		1 式	1	式
	ポンプ圧送	上部コンクリート		1 式	1	式
	ポンプ圧送	土間コンクリート		1 式	1	式
	構造体温度補正	基礎コンクリート		12.33 m ³	12.33	m ³
		+6N/mm ²				
	構造体温度補正	上部コンクリート		44.49 m ³	44.49	m ³
		+6N/mm ²				

構造関係集計表

構造関係 集計No.

12

工事名	名称	内容	計算等				計	
6	型枠工事							
	(1)躯体							
	普通合板型枠	基礎部	土間コン	12.09	m2			
			基礎	4.48	m2			
			基礎梁	60.36	m2			
			計	76.93	m2		76.93	m2
	普通合板型枠	壁式構造	外壁	14.70	m2			
		地上軸部	床版	47.97	m2			
			計	62.67	m2		62.67	m2
	打放合板型枠	壁式構造	基礎梁	3.14	m2			
		B種	外壁	116.41	m2			
			内壁	135.99	m2			
			床版	24.31	m2			
			計	279.85	m2		279.85	m2
	型枠運搬							
			76.93	+	62.67	+	279.85	=
							419.45	m2
	目地棒	打継目地	75.00	m			75.00	m
		20×20mm程度						
		化粧目地	13.10	m			13.10	m
		20×20mm程度						
		水切り目地	39.60	m			39.60	m
		20×15mm程度						
		面木	14.80	m			14.80	m
		△20×20mm程度						

構造関係集計表

工事名		名称		内容		計算等		計	
(2)外部									
		コンクリート打放面補修	全面補修	155.93	m ²			155.93	m ²
			吹付け下地用						
		目地棒等補修		85.30	m			85.30	m
(3)内部									
		コンクリート打放面補修	全面補修	158.25	m ²			158.25	m ²
			塗装下地用						
		コンクリート打放面補修	部分補修	20.54	m ²			20.54	m ²
		目地棒等補修		57.20	m			57.20	m

土工事集計

土工事集計No. 14

土工事No.	1	2	3	4								合計	
根切	62.04											62.04	m3
鋤取り		5.43	1.10									6.53	m3
砕石:基礎下 GL下	2.10											2.10	m3
全体	2.10											2.10	m3
砕石:土間下 GL下		6.52	0.89									7.41	m3
全体		6.52	0.89									7.41	m3
捨てコン GL下	1.22											1.22	m3
全体	1.22											1.22	m3
GL下空体積				0.34								0.34	m3

土工事積算拾い書

土工事No.

記号	符号	根 切 り						砕 石						捨てコンクリート				備考	
		GL下	深さ	幅	長さ	箇所	数量	GL下	厚さ	幅	長さ	箇所	数量	GL下	厚さ	箇所	数量		
	F1	1	1.300	1.700	1.700	8.0	30.06	1	0.050	0.900	0.900	8.0	0.32	1	0.050	8.0	0.32		
	FG1	1	1.000	1.300	2.550	4.0	13.26	1	0.100	0.500	3.550	4.0	0.71	1	0.050	4.0	0.36		
		1	1.000	1.300	2.600	2.0	6.76	1	0.100	0.500	3.600	2.0	0.36	1	0.050	2.0	0.18		
		1	1.000	1.300	2.300	4.0	11.96	1	0.100	0.500	3.300	4.0	0.66	1	0.050	4.0	0.33		
	集水桝							1	0.100	0.680	0.780	1.0	0.05	1	0.050	1.0	0.03		
		根切り					1=GL下	62.04						1=GL下	2.10	1=GL下		1.22	
							GL上							GL上		GL上			
							計	62.04						計	2.10	計		1.22	

土工事積算拾い書

土工事No.

記号	符号	鋤取り					砕石						捨てコンクリート				備考	
		GL下	深さ	幅	長さ	箇所	数量	GL下	厚さ	幅	長さ	箇所	数量	GL下	厚さ	箇所		数量
	水質計器室																	
	土間コン床	1	0.150	2.950	2.700	1.0	1.19	1	0.150	3.950	3.700	1.0	2.19					
			0.150	0.200	0.200	-4.0	-0.02											
	ポンプ室																	
	土間コン床	1	0.325	1.420	1.430	1.0	0.66	1	0.150	3.950	3.700	1.0	2.19					
		1	0.325	1.330	0.430	1.0	0.19	1	0.150	0.680	0.780	-1.0	-0.08					集水桝
		1	0.325	0.225	0.330	1.0	0.02											
		1	0.238	0.175	2.950	1.0	0.12											
		1	0.238	0.175	1.330	1.0	0.06											
		1	0.238	0.175	0.825	1.0	0.03											
		1	0.238	0.200	1.560	1.0	0.07											
		1	0.238	0.330	1.195	1.0	0.09											
		1	0.238	0.330	0.175	1.0	0.01											
		1	0.150	0.765	2.550	1.0	0.29											
		1	0.150	0.200	0.565	2.0	0.03											
		1	0.150	0.955	0.200	1.0	0.03											
		1	0.150	0.955	1.155	1.0	0.17											
	電気室																	
	土間コン床	1	0.420	1.240	3.000	1.0	1.56	1	0.150	4.000	3.700	1.0	2.22					
		1	0.420	0.270	1.060	1.0	0.12											
		1	0.420	0.070	0.200	1.0	0.01											
		1	0.285	0.200	2.600	1.0	0.15											
		1	0.285	0.270	1.260	1.0	0.10											
		1	0.285	0.270	2.460	1.0	0.19											
		1	0.150	0.200	2.260	1.0	0.07											
		1	0.150	0.790	2.460	1.0	0.29											
					1=GL下		5.45				1=GL下		6.52		1=GL下			
					GL上		-0.02				GL上				GL上			
					計		5.43				計		6.52		計			

躯体(コンクリート)部品別集計

	GL下	土間		基礎	上部		部位計							
フーチング	2.74			2.74			2.74							
基礎梁	9.59			9.59			9.59							
内部土間コン床	2.69	8.72					8.72							
外部土間コン床	0.31	0.71					0.71							
壁					27.90		27.90							
床版					14.66		14.66							
パラペット					1.93		1.93							
合計(m3)	15.33	9.43		12.33	44.49		66.25							

躯体(型 枠)部品別集計

躯体集計No.

	捨てコン	土間コン	基礎	基礎梁		一般		外壁		内壁		床 版				
				一般	打放し	一般	打放し	一般	打放し	一般	打放し	一般	打放し	勾配一般	勾配打放	
フーチング	1.44		4.48													
基礎梁	3.46			60.36	3.14											
内部土間コン床	0.11	9.57														
外部土間コン床		2.52														
壁									94.41	135.99						
床版												47.97	24.31			
パラペット								14.70	22.00							
合計(m2)	5.01	12.09	4.48	60.36	3.14	0.00	0.00	14.70	116.41	0.00	135.99	47.97	24.31	0.00	0.00	

躯体(鉄筋)部品別集計

	D10	D13	D16	D19	D22	D25	D29	D32	ガス圧接				
	0.560	0.995	1.560	2.250	3.040	3.980	5.040	6.230	D19×D19	D22×D22	D25×D25		
フーチング		103.68	94.08										
基礎梁	491.80	80.00		385.92						24			
内部土間コン床	877.66												
外部土間コン床	86.91												
壁	3,241.20	433.32											
床版	2,020.40	134.16											
パラペット	273.20	46.40											
合計(m)	6,991.17	797.56	94.08	385.92	0.00	0.00	0.00	0.00					
合計(kg)(ヶ)	3,915.06	793.57	146.76	868.32						24	0	0	

躯体工事の部材別集計(コンクリート・鉄筋・型枠)

部材別集計No. 22

		躯体No.	7	8	9	内部土間 計											
コン ク リ ト 工 事	土間 コン ク リ ト	GL下	1.88	0.66	0.15	2.69											
		計	5.86	2.71	0.15	8.72											
	コ ン ク リ ト	GL下															
		基礎															
		1階															
		2階															
		3階															
		4階															
		5階															
		6階															
鉄 筋 工 事	鉄 筋	D10	540.95	262.51	74.20	877.66											
		D13															
		D16															
		D19															
		D22															
		D25															
	ガ ス 圧 接	D19×D19															
		D22×D22															
		D25×D25															
	溶接金網: φ6-100																
そ の 他	型枠	4.74	4.83		9.57												
	型枠(捨てコン)		0.11		0.11												

躯体工事積算拾い書

基礎 階 基礎梁 /

躯体No. 24

コンクリート工事							型枠工事				鉄筋工事																	
名称	GL下	寸法(m)			箇所	体積(m3)	種類	寸法(m)		箇所	面積(m2)	形状	径	有効長さ	定着		継手		長さ(m)	本数	箇所	D10(m)	D13(m)	D16(m)	D19(m)	D22(m)	D25(m)	
		h	W	L				W	L						ヶ	L2,L3	ヶ	L1										
連続梁												主筋	19	12.500	2	0.67			13.84	8	2					221.44		
																	1.5	G19		8	2							
FG1	1	0.850	0.300	3.950	4.0	4.03	2	0.050	3.550	8.0	1.42																	
								0.850	3.950	8.0	26.86	ST	10	2.300					2.30	21	4	193.20						
	1	0.350	0.300	0.200	-8.0	-0.17		0.350	0.200	-16.0	-1.12	腹筋	13	3.950	2	0.05			4.05	2	4		32.40					
							1	0.100	3.950	4.0	1.58	幅止筋	10	0.300					0.30	6	4	7.20						
								0.100	3.950	-4.0	-1.58																	
FG1	1	0.850	0.300	4.000	2.0	2.04	2	0.050	3.600	4.0	0.72	ST	10	2.300					2.30	21	2	96.60						
								0.850	4.000	4.0	13.60	腹筋	13	4.000	2	0.05			4.10	2	2		16.40					
	1	0.350	0.300	0.200	-4.0	-0.08		0.350	0.200	-8.0	-0.56	幅止筋	10	0.300					0.30	6	2	3.60						
							1	0.100	4.000	2.0	0.80																	
								0.100	4.000	-2.0	-0.80																	
単純梁																												
FG2	1	0.850	0.300	3.800	4.0	3.88	2	0.050	3.300	8.0	1.32	主筋	19	3.800	2	0.67			5.14	8	4				164.48			
								0.850	3.800	8.0	25.84	ST	10	2.300					2.30	20	4	184.00						
	1	0.350	0.300	0.200	-8.0	-0.17		0.350	0.200	-16.0	-1.12	腹筋	13	3.800	2	0.05			3.90	2	4		31.20					
							1	0.100	3.800	2.0	0.76	幅止筋	10	0.300					0.30	6	4	7.20						
								0.100	3.800	-2.0	-0.76																	
フカン	1	0.020	3.140	1.000	1.0	0.06																						
		1=GL下		9.59		2		捨てコン		3.46						ガス圧接		G19		D19		24						
		GL上				1		打放		3.14								G22		D22				491.80		80.00		
		計		9.59				一般		60.36								G25		D25								

躯体工事積算拾い書

1 階 壁 /

躯体No. 25

コンクリート工事							型枠工事					鉄筋工事															
名称	GL下	寸法(m)			箇所	体積(m3)	種類	寸法(m)		箇所	面積(m2)	形状	径	有効長さ	定着		継手		長さ(m)	本数	箇所	D10 (m)	D13 (m)	D16 (m)	D19 (m)	D22 (m)	D25 (m)
		h	W	L				W	L						ケ	L2,L3	ケ	L1									
天端																											
水平												水平補	13	13.100	2	0.52	1.5	0.52	14.92	2	2		59.68				
補強筋												"	13	4.300	2	0.52			5.34	2	4		42.72				
コーナー												コーナー	13	4.150	2	0.46	1.0	0.52	5.59	4	8		178.88				
補強筋																											
W20		3.150	0.200	13.100	2.0	16.51	1	3.150	13.100	2.0	82.53		10	3.300	2	0.35	1.0	0.40	4.40	44	6	1,161.60					
								3.150	4.100	6.0	77.49	—	10	4.100	2	0.35			4.80	36	6	1,036.80					
W20		3.150	0.200	3.900	4.0	9.83	1	3.150	4.300	2.0	27.09		10	3.300	2	0.35	1.0	0.40	4.40	42	4	739.20					
								3.150	3.900	6.0	73.71	—	10	3.900	2	0.35			4.60	36	4	662.40					
AW-1		1.300	0.200	1.700	-3.0	-1.33	1	1.300	1.700	-3.0	-6.63		10	1.300					1.30	20	-3	-78.00					
AW-2								1.300	1.700	-3.0	-6.63	—	10	1.700					1.70	16	-3	-81.60					
												縦補	13	1.300	2	0.52			2.34	4	3		28.08				
												横補	13	1.700	2	0.52			2.74	4	3		32.88				
												斜補	13	1.040					1.04	4	3		12.48				
AD-1		2.200	0.200	1.300	-3.0	-1.72	1	2.200	1.300	-3.0	-8.58		10	2.200					2.20	16	-3	-105.60					
AD-2								2.200	1.300	-3.0	-8.58	—	10	1.300					1.30	24	-3	-93.60					
												縦補	13	3.300	2	0.52			4.34	4	3		52.08				
												横補	13	1.300	2	0.52			2.34	2	3		14.04				
												斜補	13	1.040					1.04	4	3		12.48				
フカシ		0.020	94.410	1.000	1.0	1.89																					
"		0.020	135.990	1.000	1.0	2.72																					
			1=GL下				2	捨てコン																			
			GL上		27.90		1	外部打放		94.41							ガス圧接	G19	D19								
			計		27.90			内部打放		135.99													3,241.20	433.32			

躯体工事積算拾い書

屋根 階 床版 /

躯体No. 26

コンクリート工事							型枠工事					鉄筋工事																
名称	GL下	寸法(m)			箇所	体積(m3)	種類	寸法(m)		箇所	面積(m2)	形状	径	有効長さ	定着		継手		長さ(m)	本数	箇所	D10 (m)	D13 (m)	D16 (m)	D19 (m)	D22 (m)	D25 (m)	
		h	W	L				W	L						ケ	L2,L3	ケ	L1										
S1		0.175	13.100	4.300	1.0	9.86		4.100	3.900	3.0	47.97	—	10	4.100	2	0.35	0.5	0.40	5.00	42	3	630.00						
													10	3.900	2	0.35	0.5	0.40	4.80	44	3	633.60						
CS1		0.204	0.650	14.400	1.0	1.91	1	0.650	14.400	1.0	9.36	短辺	10	0.650	1	0.25	1.0	0.20	1.10	146	1	160.60						
												長辺	10	14.400	2	0.35	2.0	0.40	15.90	8	1	127.20						
												先端補	13	14.400	2	0.46	2.0	0.52	16.36	2	1		32.72					
												受筋	13	13.100	2	0.46	2.0	0.52	15.06	1	1		15.06					
CS2		0.150	0.650	14.400	1.0	1.40	1	0.650	14.400	1.0	9.36	短辺	10	0.650	1	0.25	1.0	0.20	1.10	146	1	160.60						
												長辺	10	14.400	2	0.35	2.0	0.40	15.90	8	1	127.20						
												先端補	13	14.400	2	0.46	2.0	0.52	16.36	2	1		32.72					
												受筋	13	13.100	2	0.46	2.0	0.52	15.06	1	1		15.06					
CS3		0.179	0.650	4.300	2.0	1.00	1	0.650	4.300	2.0	5.59	短辺	10	0.650	1	0.25	1.0	0.20	1.10	46	2	101.20						
												長辺	10	4.300	2	0.35			5.00	8	2	80.00						
												先端補	13	5.600	2	0.46	1.0	0.52	7.04	2	2		28.16					
												受筋	13	4.300	2	0.46			5.22	1	2		10.44					
フカシ		0.020	24.310	1.000	1.0	0.49																						
		1=GL下				2	捨てコン																					
		GL上		14.66		1	打放		24.31																			
		計		14.66			一般		47.97																			

躯体工事積算拾い書

屋根 階 パラペット /

躯体No. 27

コンクリート工事							型枠工事					鉄筋工事																
名称	GL下	寸法(m)			箇所	体積(m3)	種類	寸法(m)		箇所	面積(m2)	形状	径	有効長さ	定着		継手		長さ(m)	本数	箇所	D10 (m)	D13 (m)	D16 (m)	D19 (m)	D22 (m)	D25 (m)	
		h	W	L				W	L						ケ	L2,L3	ケ	L1										
パラペット		0.400	0.100	14.400	1.0	0.58	1	0.550	14.400	1.0	7.92		10	0.550	1	0.35			0.90	73	1	65.70						
								0.400	14.200	1.0	5.68	—	10	14.300	2	0.35	2.0	0.40	15.80	2	1	31.60						
												—	13	14.300	2	0.46	2.0	0.52	16.26	1	1		16.26					
		0.350	0.100	14.400	1.0	0.50	1	0.550	14.400	1.0	7.92		10	0.550	1	0.35			0.90	73	1	65.70						
								0.350	14.200	1.0	4.97	—	10	14.300	2	0.35	2.0	0.40	15.80	2	1	31.60						
												—	13	14.300	2	0.46	2.0	0.52	16.26	1	1		16.26					
		0.375	0.100	5.400	2.0	0.41	1	0.550	5.600	2.0	6.16		10	0.550	1	0.35			0.90	29	2	52.20						
								0.375	5.400	2.0	4.05	—	10	5.500	2	0.35	1.0	0.40	6.60	2	2	26.40						
												—	13	5.500	2	0.46	1.0	0.52	6.94	1	2		13.88					
フカシ		0.020	22.000	1.000	1.0	0.44																						
		1=GL下					2	捨てコン										G19	D19									
		GL上			1.93		1	打放			22.00							ガス	G22	D22			273.20	46.40				
		計			1.93			一般			14.70								G25	D25								

コンクリート工事							型枠工事				鉄筋工事																	
名称	GL下	寸法(m)			箇所	体積(m3)	種類	寸法(m)		箇所	面積(m2)	形状	径	有効長さ	定着		継手		長さ(m)	本数	箇所	D10(m)	D13(m)	D16(m)	D19(m)	D22(m)	D25(m)	
		h	W	L				W	L						ケ	L2,L3	ケ	L1										
外部土間		0.065	1.020	2.000	3.0	0.40		0.200	2.000	3.0	1.20	—	10	1.020	1	0.15			1.17	11	3	38.61						
	1	0.150	0.194	2.000	3.0	0.17		0.215	1.020	6.0	1.32		10	2.000	2	0.15			2.30	7	3	48.30						
	1	0.150	0.194	0.826	6.0	0.14																						
		1=GL下				0.31	2	捨てコン																				
		GL上				0.40	1	打放																				
		計				0.71		一般			2.52																	
																							86.91					

躯体工事積算拾い書

1 階 内部土間 1 / 3

躯体No. 29

コンクリート工事							型枠工事				鉄筋工事																	
名称	GL下	寸法(m)			箇所	体積(m3)	種類	寸法(m)		箇所	面積(m2)	形状	径	有効長さ	定着		継手		長さ(m)	本数	箇所	D10 (m)	D13 (m)	D16 (m)	D19 (m)	D22 (m)	D25 (m)	
		h	W	L				W	L						ケ	L2,L3	ケ	L1										
水質		0.120	4.100	3.900	1.0	1.92					—	10	4.100					4.10	21	1	86.10							
計器室												10	3.900					3.90	22	1	85.80							
電気室		0.120	4.100	3.900	1.0	1.92					—	10	4.100					4.10	21	1	86.10							
												10	3.900					3.90	22	1	85.80							
	1	0.270	0.820	1.860	1.0	0.41					—	10	0.820	1	0.35			1.17	11	1	12.87							
												10	1.860	1	0.35			2.21	6	1	13.26							
	1	0.270	1.240	4.100	1.0	1.37					—	10	4.100					4.10	8	1	32.80							
												10	1.240	2	0.35			1.94	22	1	42.68							
	1	0.135	0.270	1.590	1.0	0.06					—	10	0.270	2	0.35			0.97	9	1	8.73							
												10	1.590	1	0.35			1.94	3	1	5.82							
	1	0.135	0.270	3.280	1.0	0.12					—	10	3.280	1	0.35			3.63	3	1	10.89							
												10	0.270	2	0.35			0.97	18	1	17.46							
	1	0.135	0.270	4.100	1.0	0.15					—	10	4.100					4.10	3	1	12.30							
												10	0.270	2	0.35			0.97	22	1	21.34							
ヒット	1	0.150	0.300	2.100	-1.0	-0.09	0.270	2.100	2.0	1.13	—	10	0.300					0.30	12	-1	-3.60							
		0.120	0.300	2.100	-1.0	-0.08	0.270	0.300	2.0	0.16		10	2.100					2.10	3	-1	-6.30							
							0.270	0.300	-1.0	-0.08																		
	1	0.150	0.300	3.200	-1.0	-0.14	0.270	3.200	2.0	1.73	—	10	3.200					3.20	3	-1	-9.60							
		0.120	0.300	3.200	-1.0	-0.12	0.270	0.300	1.0	0.08		10	0.300					0.30	17	-1	-5.10							
盤基礎		0.130	1.000	2.600	1.0	0.34	0.130	7.200	1.0	0.94	—	10	2.600	2	0.35			3.30	6	1	19.80							
							0.130	4.400	1.0	0.57		10	1.000	2	0.35			1.70	14	1	23.80							
							0.350	0.300	2.0	0.21																		
		1=GL下		1.88		2	捨てコン																					
		GL上		3.98		1	打放																					
		計		5.86			一般		4.74																			

躯体工事積算拾い書

1 階 内部土間 2 / 3

躯体No. 30

コンクリート工事							型枠工事				鉄筋工事																		
名称	GL 下	寸法(m)			箇所	体積(m3)	種類	寸法(m)		箇所	面積(m2)	形状	径	有効長さ	定着		継手		長さ(m)	本数	箇所	D10 (m)	D13 (m)	D16 (m)	D19 (m)	D22 (m)	D25 (m)		
		h	W	L				W	L						ケ	L2,L3	ケ	L1											
ポンプ室		0.120	4.100	3.900	1.0	1.92						—	10	4.100					4.10	21	1	86.10							
													10	3.900					3.90	22	1	85.80							
	1	0.570	0.580	0.580	1.0	0.19		0.550	1.020	1.0	0.56	U	10	1.460	1	0.35			1.81	6	1	10.86							
	1	0.450	0.340	0.340	-1.0	-0.05		0.395	0.340	1.0	0.13	口	10	1.840					1.84	3	1	5.52							
		0.120	0.340	0.340	-1.0	-0.01		0.670	0.580	2.0	0.78																		
								0.395	0.580	1.0	0.23																		
		0.100	0.100	0.580	1.0	0.01	2	0.050	0.680	2.0	0.07																		
							2	0.050	0.780	1.0	0.04																		
	1	0.175	1.625	1.430	1.0	0.41						—	10	1.625	2	0.35			2.33	9	1	20.97							
	1	0.175	0.310	0.250	1.0	0.01							10	1.430	2	0.35			2.13	10	1	21.30							
	1	0.175	0.430	1.930	1.0	0.15						—	10	0.310	2	0.35			1.01	3	1	3.03							
													10	0.250	2	0.35			0.95	3	1	2.85							
		0.330	1.000	0.800	1.0	0.26		0.330	1.800	1.0	0.59	—	10	1.780	2	0.35			2.48	5	1	12.40							
								0.370	1.800	1.0	0.67		10	1.580	2	0.35			2.28	6	1	13.68							
		0.070	0.090	1.030	-1.0	-0.01		0.070	1.315	1.0	0.09																		
		0.070	0.090	1.315	-1.0	-0.01		0.070	1.120	1.0	0.08																		
								0.070	0.230	2.0	0.03																		
	1	0.055	0.190	3.025	-1.0	-0.03		0.175	3.025	1.0	0.53																		
		0.120	0.190	3.025	-1.0	-0.07		0.175	3.215	1.0	0.56																		
	1	0.055	0.190	1.680	-1.0	-0.02		0.175	0.190	1.0	0.03																		
		0.120	0.190	1.680	-1.0	-0.04		0.175	1.490	1.0	0.26																		
								0.175	1.680	1.0	0.29																		
		1=GL下				0.66	2	捨てコン			0.11					ガス 圧接		G19	D19										
		GL上				2.05	1	打放								G22	D22												
		計				2.71		一般								G25	D25												

躯体工事積算拾い書

1 階 内部土間 3 / 3

躯体No. 31

コンクリート工事						型枠工事					鉄筋工事																		
名称	GL下	寸法(m)			箇所	体積(m3)	種類	寸法(m)		箇所	面積(m2)	形状	径	有効長さ	定着		継手		長さ(m)	本数	箇所	D10 (m)	D13 (m)	D16 (m)	D19 (m)	D22 (m)	D25 (m)		
		h	W	L				W	L						ヶ	L2,L3	ヶ	L1											
	1	0.088	3.730	0.175	1.0	0.06						—	10	3.730	1	0.35			4.08	2	1	8.16							
													10	0.175	2	0.35			0.88	20	1	17.60							
	1	0.088	0.175	1.680	1.0	0.03						—	10	0.175	2	0.35			0.88	10	1	8.80							
													10	1.680	2	0.35			2.38	2	1	4.76							
	1	0.088	1.930	0.175	1.0	0.03						—	10	1.930	1	0.35			2.28	2	1	4.56							
													10	0.175	2	0.35			0.88	11	1	9.68							
	1	0.088	0.175	0.825	1.0	0.01						—	10	0.175	2	0.35			0.88	6	1	5.28							
													10	0.825	2	0.35			1.53	2	1	3.06							
	1	0.088	0.175	1.490	1.0	0.02						—	10	1.490	2	0.35			2.19	2	1	4.38							
													10	0.175	2	0.35			0.88	9	1	7.92							
		1=GL下			0.15	2	捨てコン																						
		GL上				1	打放								ガス圧接		G19 D19												
		計			0.15		一般										G22 D22				74.20								
																	G25 D25												

構造関係工事拾い

No. 32

項 目		計 算 式			単 位	数 量	備 考
3	地業工事						
	(2) 既製杭地業						
	先端羽根付き鋼管杭	φ-216.3×8.2 (STK490)	8	=	8.00	セット	8.00
		L=6m					
	杭頭金物		8	=	8.00	か所	8.00
	材料運搬費		1	=	1.00	式	1.00
	施工費	G-ECSパイル工法 大臣認定工法	1	=	1.00	式	1.00
	諸経費	法定複利費	1	=	1.00	式	1.00

構造関係工事拾い

No. 33

項目		計 算 式			単位	数 量	備 考	
6	型枠工事							
	(1) 躯体							
	打継目地	20×20	外	$(13.1+4.3)*2-(1.30*3)$	= 30.90	m	75.00	
			内	$((4.1+3.9)*2-(1.30))*3$	= 44.10			
	化粧目地	20×20	内	$(4.1+3.9)*2-(1.30+1.60)$	= 13.10	m	13.10	水質計器室
	水切り目地	20×15	軒	$(14.3+5.50)*2$	= 39.60	m	39.60	
	面木	△20×20	コーナ-	$(3.15*4)+(0.55*4)$	= 14.80	m	14.80	
	(2) 外部面							
	打放し面補修	全面補修 吹付け下地用	壁	$3.15*(13.1+4.3)*2-((1.7*1.2*3)+(1.3*2.2*3))$	= 94.92	m ²	155.93	
			ハ [°] ラ [°] ット	$0.55*(14.4+5.6)*2$	= 22.00			
			ハ [°] ラ [°] ット	$0.375*(14.2+5.4)*2$	= 14.70			
			軒	$0.65*(14.4+4.3)*2$	= 24.31			
	化粧目地等補修			$30.9+39.6+14.8$	= 85.30	m	85.30	

構造関係工事拾い

No. 34

項 目		計 算 式			単 位	数 量	備 考
(3) 内部							
打放し面補修	全面補修 塗装下地用	ポンプ室壁	$(2.85 * (4.1 + 3.9) * 2) - (1.95 * 1.2 + 1.6 * 1.2)$	= 41.34	m2	158.25	
		電気室壁	$(2.85 * (4.1 + 3.9) * 2) - (1.95 * 1.2 + 1.6 * 1.2)$	= 41.34			
		計器室壁	$(1.90 * (4.1 + 3.9) * 2) - (1.00 * 1.2 + 1.6 * 1.0)$	= 27.60			
		天井	$(4.1 * 3.9) * 3$	= 47.97			
打放し面補修	部分補修	ポンプ室壁	$0.15 * ((4.1 + 3.9) * 2 - (0.15 * 1.2))$	= 2.37	m2	20.54	幅木
		電気室壁	$0.15 * ((4.1 + 3.9) * 2 - (0.15 * 1.2))$	= 2.37			
		計器室壁	$1.10 * ((4.1 + 3.9) * 2 - (1.10 * 1.2 + 1.6 * 0.20))$	= 15.80			
化粧目地等補修			$44.10 + 13.1$	= 57.20	m	57.20	

仮設 集計表 (35)

No.

個所	名 称	規 格	計 算 式						合 計	内訳書数量	単位
			仮設(1)								
直接 仮設	遣り方		仮設(1)								
			52.89						52.89	52.90	m2
	墨出し	躯体仕上共	仮設(1)								
			52.89						52.89	52.90	m2
	養生	躯体仕上共	仮設(1)								
			52.89						52.89	52.90	m2
	整理清掃・後片付け	施工中・竣工時	仮設(1)								
			52.89						52.89	52.90	m2
	外部足場	枠組本足場(手すり先行方式) 高さ12m未満、建地幅900mm、運搬共	仮設(1)								
			158.96						158.96	159.00	m2
	内部足場	脚立足場、H=1.8m 運搬共	仮設(1)								
			52.89						52.89	52.90	m2
	災害防止	メッシュシート張り 運搬共	仮設(1)								
			158.96						158.96	159.00	m2

仮設 積算表 (36)

No.

個所	仕 上	規 格	計 算 式			数 量	単 位	備 考
直接仮設								
	遣り方			建築面積ヨリ				
				52.89 = 52.89	52.89	m2		
	墨出し	躯体仕上共		延床面積ヨリ				
				52.89 = 52.89	52.89	m2		
	養生	躯体仕上共		延床面積ヨリ				
				52.89 = 52.89	52.89	m2		
	整理清掃後片付け	施工中・竣工時		延床面積ヨリ				
				52.89 = 52.89	52.89	m2		
	外部足場	枠組本足場(手すり先行方式)	北面	$(4.10+(0.12*2)+2.00)*3.70$	=	23.46	158.96	m2
		高さ12m未満、建地幅900mm	西面	$(12.90+(0.12*2)+2.00)*3.70$	=	56.02		
		運搬共	南面	$(4.10+(0.12*2)+2.00)*3.70$	=	23.46		
			東面	$(12.90+(0.12*2)+2.00)*3.70$	=	56.02		
	内部足場	脚立足場、H=1.8m		延床面積ヨリ				
		運搬共		52.89 = 52.89	52.89	m2		
	災害防止	メッシュシート張り		外部足場ヨリ				
		運搬共		158.96 = 158.96	158.96	m2		

外部仕上 集計表 (37)

No.

個所	名 称	規 格	計 算 式					合 計	内訳書数量	単位
防水	ウレタン系塗膜防水	X-2、平場	外部(1)							
			75.90					75.90	75.90	m2
	"	X-2、立上り	外部(1)							
			19.32					19.32	19.30	m2
	シーリング	PU-2、20×10 打継目地	外部(2)							
			31.20					31.20	31.20	m
屋根	ルーフトレイン	鑄鉄製、縦型、100φ用 塗膜防水用	外部(1)							
			3.00					3.00	3.00	ヶ所
	縦樋	硬質塩化ビニル管(VP、カラー) 支持金物SUS@1,200以下	外部(1)							
			10.38					10.38	10.40	m
金属	アルミ製笠木	直線部、既製品 W=160、シルバー	外部(1)							
			36.00					36.00	36.00	m
	"	コーナー部、既製品 W=160、シルバー	外部(1)							
			4.00					4.00	4.00	ヶ所
左官	コンクリート金ゴテ仕上	床	外部(2)							
			6.00					6.00	6.00	m2
	モルタル金ゴテ下地	床、t=30	外部(1)							
			75.90					75.90	75.90	m2
	吹付タイル	軒裏、複層塗材E コンクリート面	外部(2)							
			24.31					24.31	24.30	m2
	"	外壁、複層塗材E コンクリート面	外部(2)							
			118.30					118.30	118.00	m2

外部仕上 積算表 (38)

No.

個所	仕 上	規 格	計 算 式			数 量	単 位	備 考	
屋根	ウレタン系塗膜防水	X-2、平場		$(14.40 - (0.12 * 2)) * (5.60 - (0.12 * 2))$	=	75.90	75.90	m2	12.90 + 0.75 * 2 = 14.40 4.10 + 0.75 * 2 = 5.60
	〃	X-2、立上り		$(0.375 + 0.12) * (14.16 + 5.36) * 2$	=	19.32	19.32	m2	$(0.40 + 0.35) * 1/2 = 0.375$
	モルタル金ゴテ下地	床、t=30	平場	ウレタン系塗膜防水ヨリ					
				75.90	=	75.90	75.90	m2	
	アルミ製笠木	直線部、既製品、W=160	東西	14.40 * 2	=	28.80	36.00	m	
		シルバー	南北	5.60 * 2	=	11.20			
			コーナー部	$-(0.50 * 2) * 4$	▲	4.00			
	〃	コーナー部、既製品		4	=	4.00	4	ヶ所	
		W=160、シルバー							
	ルーフドレイン	鋳鉄製、縦型、100φ用		3	=	3.00	3	ヶ所	
		塗膜防水用							
	豎樋	硬質塩化ビニル管		$(3.30 + 0.16) * 3$	=	10.38	10.38	m	
		(VP、カラー)100φ							
		支持金物(SUS@1,200以下)							

外部仕上 積算表 (39)

No.

個所	仕 上	規 格	計 算 式			数 量	単 位	備 考	
軒裏	吹付タイル	複層塗材E、コンクリート面		$((14.40+4.30)*2)*0.65$	=	24.31	24.31	m2	12.90+0.10*2=13.10 4.10+0.10*2=4.30
外壁	吹付タイル	複層塗材E、コンクリート面	外壁	$((13.10+4.30)*2)*3.15$	=	109.62	118.30	m2	
外幅木			AD	$-(1.20*2.10)*3$	▲	7.56			
			AW	$-(1.60*1.20)*3$	▲	5.76			
			ハﾟラﾟット	$((14.40+5.60)*2)*0.55$	=	22.00			
	シーリング	PU-2、20×10		$(13.10+4.30)*2$	=	34.80	31.20	m	
		打継目地	AD	$-1.20*3$	▲	3.60			
ポーチ	コンクリート金ゴテ仕上	床		$(2.00*1.00)*3$	=	6.00	6.00	m2	

内部仕上 集計表(40)

No.

床-1 仕上 室名	金属工事				左官工事										
	スチール製グレーチング 排水溝蓋、W200×L1000×H2	スチール製グレーチング 集水樹蓋、400角、H19	縞鋼板(取手付) 配線ビツト蓋、W350×L600×t4	コンクリート 金ゴテ仕上	コンクリート 金ゴテ仕上	モルタル 金ゴテ仕上	防水モルタル	〃	〃	〃	〃	〃	〃	〃	〃
	ノンスリップタイプ、T-2、溶融亜鉛 めっき仕様(スチール製受枠共)	ノンスリップタイプ、T-2、溶融亜鉛 めっき仕様(スチール製受枠共)	溶融亜鉛めっき仕様 (アルミ製受枠共)	基礎天端	配線ビツト平場	床、t=30	排水溝50×50 t=20	排水溝立上り 〃	集水樹立上り 〃	集水樹平場 t=30	排水溝平場 t=30~55				
ポンプ室	4.85	1.00		0.80		14.06	0.55	2.03	0.82	0.12	0.92				
電気室			3.00	2.03	1.68	12.34									
水質計器室						15.99									
合計	4.85	1.00	3.00	2.83	1.68	42.39	0.55	2.03	0.82	0.12	0.92				
	m	ヶ所	m	m2	m2	m2	m2	m2	m2	m2	m2				

内部仕上 集計表(41)

No.

壁-1 仕上 室名	塗装工事														
	EP塗装														
	壁、B種、素地ごしえB種共 コンクリート面														
ポンプ室	41.34														
電気室	41.34														
水質計器室	27.60														
合計	110.28 m2														

内部仕上 集計表(42)

No.

天井-1 仕上 室名	塗装工事														
	EP塗装														
	天井、B種、素地ごしらせB種共 コンクリート面														
ポンプ室	15.99														
電気室	15.99														
水質計器室	15.99														
合計	47.97														
	m2														

内部仕上 積算表 (43)

No.

室名	床			巾木・腰・壁			天井		
	仕上	計算式	数量	仕上	計算式	数量	仕上	計算式	数量
ポンプ室	床:モルタル金ゴテ仕上 t=30			壁:EP塗装、コンクリート面			天井:EP塗装、コンクリート面		
		4.10*3.90 = 15.99	14.06 m2		2.85*((4.10+3.90)*2) = 45.60	41.34 m2		4.10*3.90 = 15.99	15.99 m2
	ポンプ台基礎	-1.00*0.80 ▲ 0.80		AD-1	-1.20*(2.10-0.15) ▲ 2.34				
	排水溝	-4.845*0.20 ▲ 0.97		AW-1	-1.60*1.20 ▲ 1.92				
	集水桝	-0.40*0.40 ▲ 0.16							
	ポンプ台基礎天端:コンクリート金ゴテ仕上								
		1.00*0.80 = 0.80	0.80 m2						
	排水溝:防水モルタル t=20								
		1.295*(0.09+0.07*2) = 0.30	0.55 m2						
		1.10*(0.09+0.07*2) = 0.25							
	排水溝平場:防水モルタル t=30~55								
		4.845*0.19 = 0.92	0.92 m2						
	排水溝立上り:防水モルタル t=20								
		(1.68*(0.15+0.055))*2 = 0.69	2.03 m2						
		(3.165*(0.15+0.055))*2 = 1.30							
		0.19*(0.15+0.055) = 0.04							

内部仕上 積算表 (44)

No.

室名	床			巾木・腰・壁			天井		
	仕上	計算式	数量	仕上	計算式	数量	仕上	計算式	数量
	集水桧平場: 防水モルタル t=30								
		0.34*0.34 = 0.12	0.12 m2						
	集水桧立上り: 防水モルタル t=20								
		(0.34*4)*0.60 = 0.82	0.82 m2						
	排水溝蓋: スチール製グレーチング W200×L1000、H25								
	ノンスリップタイプ、T-2、溶融亜鉛めっき仕様								
	(スチール製受枠共)								
		1.680 = 1.68	4.85 m						
		3.165 = 3.17							
	集水桧: スチール製グレーチング 400角、H19								
	ノンスリップタイプ、T-2、溶融亜鉛めっき仕様								
	(スチール製受枠共)								
		1 = 1.00	1.00 ヶ所						

内部仕上 積算表 (45)

No.

室名	床			巾木・腰・壁			天井		
	仕上	計算式	数量	仕上	計算式	数量	仕上	計算式	数量
電気室	床:モルタル金ゴテ仕上 t=30			壁:EP塗装、コンクリート面			天井:EP塗装、コンクリート面		
		4.10*3.90 = 15.99	12.34 m ²		2.85*((4.10+3.90)*2) = 45.60	41.34 m ²		4.10*3.90 = 15.99	15.99 m ²
	盤基礎	-2.60*1.00 ▲ 2.60		AD-1	-1.20*(2.10-0.15) ▲ 2.34				
	配線ヒット	-3.00*0.35 ▲ 1.05		AW-1	-1.60*1.20 ▲ 1.92				
	盤基礎天端:コンクリート金ゴテ仕上								
		2.60*1.00 = 2.60	2.03 m ²						
	開口部	-1.90*0.30 ▲ 0.57							
	配線ヒット平場:コンクリート金ゴテ仕上								
		5.60*0.30 = 1.68	1.68 m ²						
	配線ヒット蓋:縞鋼板(取手付)								
W350×L600×t=4.5、溶融亜鉛めっき仕様									
(アルミ製受枠共)									
	2.10 = 2.10	3.00 m							
	0.45*2 = 0.90								

内部仕上 積算表(46)

No.

室名	床			巾木・腰・壁			天井			
	仕上	計算式	数量	仕上	計算式	数量	仕上	計算式	数量	
水質計器室	モルタル金ゴテ仕上 t=30			壁:EP塗装、コンクリート面			天井:EP塗装、コンクリート面			
	4.10*3.90	= 15.99	15.99 m ²		1.90*((4.10+3.90)*2)	= 30.40	27.60 m ²	4.10*3.90	= 15.99	15.99 m ²
				AD-2	-(1.20*(2.10-1.10))	▲ 1.20				
				AW-2	-(1.60*(1.20-0.20))	▲ 1.60				

建具 集計表 (47)

No.

個所	名 称	規 格	計 算 式					合 計	内訳書数量	単位
防水	(外部)									
	シーリング	MS-2、10×10、建具周囲	ガラス集計表(1) 3.60					3.60	3.60	m
	"	MS-2、15×10、建具周囲	ガラス集計表(1) 33.00					33.00	33.00	m
	(内部)									
	シーリング	MS-2、10×10、建具周囲	ガラス集計表(1) 33.00					33.00	33.00	m
左官	(外部)									
	建具周囲防水モルタル充填		ガラス集計表(1) 36.60					36.60	36.60	m
建具	(1)建具工事									
	AW-1:アルミ製引違い窓	W1600×H1200	建具(1) 2.00					2.00	2.00	ヶ所
	AW-2:アルミ製引違い窓	W1600×H1200 アルミパネル t=3	建具(1) 1.00					1.00	1.00	ヶ所
	AD-1:アルミ製親子開きフラッシュドア	W1200×H2100 窓枠付(W450×H700)	建具(1) 2.00					2.00	2.00	ヶ所
		アルミ製換気ガラリ口400 開口率30%								
	AD-2:アルミ製親子開きフラッシュドア	W1200×H2100 アルミ製換気ガラリ口400	建具(1) 1.00					1.00	1.00	ヶ所
		開口率30%								
	運搬、取付費		1.00					1.00	1.00	式
	法定福利費		1.00					1.00	1.00	式
	(2)ガラス工事									
	網入り型板ガラス	t=6.8 特寸2.18m2以下	ガラス集計表(1) 4.47					4.47	4.50	m2
	ガラス押えシーリング	片面5×5程度、バックアップ材共 シリコン系、1成分形	ガラス集計表(1) 42.80					42.80	42.80	m

ガラス集計表

No.

仕 上				PAGE (1)	PAGE (2)	PAGE (3)	PAGE (4)	PAGE (5)	PAGE (6)	PAGE (7)	PAGE (8)	PAGE (9)	PAGE (10)	合 計	備 考	
鋼製建具	塗装	合成樹脂ペイント塗り	(SOP)													
	ガラス	透明ガラス(ア)3	(FL3)													
		透明ガラス(ア)5	(FL5)													
		型板ガラス(ア)4	(F4)													
		網入透明ガラス(ア)6.8	(PW6.8)													
		網入型板ガラス(ア)6.8	(FW6.8)	4.47											4.47 m2	
	ガラス押えシーリング				42.80										42.80 m	
	枠廻り	シーリング(内部)	10x10		33.00										33.00 m	
			15x10		33.00										33.00 m	
		シーリング(外部)	10x10		3.60										3.60 m	
			モルタル	外部		36.60										36.60 m
木製建具	塗装	合成樹脂ペイント塗り	(SOP)													
		クリアラッカー塗り	(CL)													
		オイルステイン塗り	(OS)													
	ガラス	透明ガラス(ア)3	(FL3)													
		透明ガラス(ア)5	(FL5)													
		型板ガラス(ア)4	(F4)													
		網入透明ガラス(ア)6.8	(PW6.8)													
		網入型板ガラス(ア)6.8	(FW6.8)													
	ガラス押えシーリング															
	枠廻り	シーリング	10x10													
			15x10													
		モルタル	外部													
	内部															

建具積算表 アルミ製建具 (49)

No.

記号	寸法		面積 m ²	ヶ所	面積計 m ²	塗 装					ガ ラ ス								
	W(m)	H(m)				種類	係数						種類	計 算	FL3	FL5	F4	PW6.8	FW6.8
AW-1	1.60	1.20	1.92	2	3.84						FW6.8	(1.60*1.20)*2					3.84		
AW-2	1.60	1.20	1.92	1	1.92														
AD-1	1.20	2.10	2.52	2	5.04						FW6.8	(0.45*0.70)*2					0.63		
AD-2	1.20	2.10	2.52	1	2.52														
小計																		4.47	
凡例						SOP: 合成樹脂調合ペイント塗り					FL: フロートガラス		PW: 網入り磨きガラス						
											F: 型板ガラス		FW: 網入り型板ガラス						

建具積算表 アルミ製建具 (50)

No.

記号	寸法		面積 m ²	ヶ所	ガラス押えシーリング		建具廻り シーリング(内部)		建具廻り シーリング(外部)				建具廻り モルタル	
	W(m)	H(m)			計算式		計算式	10x10	計算式	10x10	計算式	15x10	計算式	外部
AW-1	1.60	1.20	1.92	2	$((1.60+1.20)*2)*2*2$	22.40	$((1.60+1.20)*2)*2$	11.20			$((1.60+1.20)*2)*2$	11.20	$((1.60+1.20)*2)*2$	11.20
AW-2	1.60	1.20	1.92	1	$(1.60+1.20)*2*2$	11.20	$(1.60+1.20)*2$	5.60			$(1.60+1.20)*2$	5.60	$(1.60+1.20)*2$	5.60
AD-1	1.20	2.10	2.52	2	$((0.45+0.70)*2)*2*2$	9.20	$(1.20+2.10*2)*2$	10.80	1.20*2	2.40	$(1.20+2.10*2)*2$	10.80	$((1.20+2.10)*2)*2$	13.20
AD-2	1.20	2.10	2.52	1			$1.20+2.10*2$	5.40	1.20*1	1.20	$1.20+2.10*2$	5.40	$(1.20+2.10)*2$	6.60
小計						42.80		33.00		3.60		33.00		36.60

既設構造物撤去工 数量計算書

令和5年度

横瀬町姿見山配水池築造工事

秩父広域市町村圏組合水道局

設計数量総括表

工種・種別	細別	数量	設計数量	単位	數位	備考
構造物撤去工						
ろ過池撤去						
構造物とりこわし	鉄筋構造物 機械施工	2238.95	2239.00	m ³	1	
殻運搬	CO(鉄筋) 構造物とりこわし	2238.95	2239.00	m ³	1	DID区間無し 運搬距離5.7km以下
廃材持込料	Co廃材[有筋]	5597.37	5597.00	t	1	
浄水池撤去						
構造物とりこわし	鉄筋構造物 機械施工	382.89	383.00	m ³	1	
殻運搬	CO(鉄筋) 構造物とりこわし	382.89	383.00	m ³	1	DID区間無し 運搬距離5.7km以下
廃材持込料	Co廃材[有筋]	957.23	957.00	t	1	
ろ過池土工						
床掘	土砂 標準	3678.18	3700.00	m ³	100	
掘削補助機械搬入搬出				回	1	
土砂等運搬	土砂 バックホウ山積0.8m ³ (平積0.6m ³)	3678.18	3680	m ³	10	
整地	残土受入れ地での処理	3678.18	3700	m ³	100	
積込(ルーズ)	土砂 土量50000m ³ 未満	15209.05	15200	m ³	100	
土砂等運搬	土砂 バックホウ山積0.8m ³ (平積0.6m ³)	15209.05	15210	m ³	10	

設計数量総括表

工種・種別	細別	数量	設計数量	単位	數位	備考
埋戻し	最大埋戻幅4m以上	15209.05	15200	m ³	100	
浄水池土工						
床掘	土砂 標準	1405.30	1400	m ³	100	
掘削補助機械搬入搬出				回	1	
土砂等運搬	バックホウ山積0.8m ³ (平積0.6m ³) 5.5km以下 DID区間無	1405.30	1410	m ³	10	タイヤ損耗費(良好)含む
整地	残土受入れ地での処理	1405.30	1400	m ³	100	
積込(ルーズ)	土砂 土量50000m ³ 未満	2432.49	2400	m ³	100	
土砂等運搬	バックホウ山積0.8m ³ (平積0.6m ³) 5.5km以下 DID区間無	2432.49	2430	m ³	10	タイヤ損耗費(良好)含む
埋戻し	最大埋戻幅1m以上4m未満	2432.49	2400	m ³	100	
配管撤去工						
撤去管吊上げ積込み	(铸铁管)機械力 呼び径300mm	61.76	61.8	m	0.1	
撤去管吊上げ積込み	(铸铁管)機械力 呼び径400mm	123.40	123.4	m	0.1	
ダクタイト铸铁管	(FCD)切断(撤去管) 呼び径300mm	10.00	10	口	1	
ダクタイト铸铁管	(FCD)切断(撤去管) 呼び径400mm	20.00	20	口	1	
スクラップ	ヘビーH2	10.97	11.0	t	0.1	
現場発生品及び支給品運搬	4tダンプ4t 2.9t 運搬距離6.1km			回	1	

設 計 数 量 総 括 表

工 種 ・ 種 別	細 別	数 量	設計数量	単位	数位	備 考
ろ過砂撤去						
掘削	オープンカット 土砂 土砂 5,000m ³ 未満	2760	2800	m ³	100	押土無し 障害無し
掘削	土砂 現場制約あり	120	120	m ³	10	
既設ろ過砂再資源化費	ろ過砂	1920.00	1920	m ³	1	
既設ろ過砂再資源化費	ろ過砂利	960.00	960	m ³	1	
既設ろ材運搬費(10tダンプにて)	10tDT(ろ過砂分)			台	1	
既設ろ材運搬費(10tダンプにて)	10tDT(ろ過砂利分)			台	1	
盛土						
路体(築堤)盛土	4.0m以上 10,000m ³ 未満 障害無し	7586.53	7600	m ³	100	
法面整形	盛土部 レキ質土、砂及び砂質土、粘性土	1507.94	1510	m ²	10	
場内舗装撤去						
舗装版破碎	アスファルト舗装版 厚15cm以下 障害等無し 積込作業有 騒音振動対策不要	1256.39	1260	m ²	10	
殻運搬 舗装版破碎	機械 騒対不要、厚15cm超又は必要 4.5km以下 DID区間無 タイヤ損耗費(良好)含む	50.26	50	m ³	1	
廃材持込料	As廃材	118.11	118	t	1	
側溝・集水柵取壊工						
構造物とりこわし	鉄筋構造物 機械施工 昼間 時間制約無 低騒音・低振動対策必要	59.05	59	m ³	1	

設計数量総括表

工種・種別	細別	数量	設計数量	単位	数位	備考
殻運搬 コンクリート(鉄筋)構造物とりこわし	機械積込 5.7km以下 DID区間無 タイヤ損耗費(良好)含む	59.05	59	m ³	1	
廃材持込料	Co廃材[有筋]	147.63	148	t	1	
埋戻し	最大埋戻幅1m未満	118.13	120	m ³	10	
埋戻し	最大埋戻幅1m以上4m未満	6.26	6	m ³	1	
洗砂機構造物取壊工						
構造物とりこわし	鉄筋構造物 機械施工 昼間 時間制約無 低騒音・低振動対策必要	109.13	109	m ³	1	
殻運搬 コンクリート(鉄筋)構造物とりこわし	機械積込 5.7km以下 DID区間無 タイヤ損耗費(良好)含む	109.13	109	m ³	1	
廃材持込料	Co廃材[有筋]	272.83	273	t	1	
天日汚泥乾燥池構造物取壊工						
構造物とりこわし	鉄筋構造物 機械施工 昼間 時間制約無 低騒音・低振動対策必要	71.34	71	m ³	1	
殻運搬 コンクリート(鉄筋)構造物とりこわし	機械積込 5.7km以下 DID区間無 タイヤ損耗費(良好)含む	71.34	71	m ³	1	
廃材持込料	Co廃材[有筋]	178.35	178	t	1	
単費						
場内整地						
掘削	オープンカット 土砂 普通土30,000m ³ 未満又湿地軟弱土	187.26	190	m ³	10	
路体(築堤)盛土	4.0m以上 10,000m ³ 未満 障害無し	4722.15	4700	m ³	100	

設計数量総括表

工種・種別	細別	数量	設計数量	単位	數位	備考
機械設備工						
ろ過池・浄水地内配管撤去						
10K 铸铁管フランジ継手取外し	呼び径150mm	18.00	18	口	1	
7.5K 铸铁管フランジ継手取外し	呼び径150mm	2.00	2	口	1	
7.5K 铸铁管フランジ継手取外し	呼び径200mm	7.00	7	口	1	
7.5K 铸铁管フランジ継手取外し	呼び径250mm	4.00	4	口	1	
7.5K 铸铁管フランジ継手取外し	呼び径300mm	30.00	30	口	1	
7.5K 铸铁管フランジ継手取外し	呼び径400mm	5.00	5	口	1	
撤去管吊上げ積込み (铸铁管) 機械力	呼び径200mm	6.40	6.4	m	0.1	
撤去管吊上げ積込み (铸铁管) 機械力	呼び径300mm	13.32	13.3	m	0.1	
撤去管吊上げ積込み (铸铁管) 機械力	呼び径400mm	2.50	2.5	m	0.1	
撤去管吊上げ積込み (鋼管) 機械力	呼び径150mm	15.44	15.4	m	0.1	
铸铁製仕切弁撤去 (機械力)(縦型)	呼び径150mm	6.00	6	基	1	
ポンプ等機器撤去						
ポンプ等機器撤去工		1	1	式	1	
	機械設備据付工			人	1	
	普通作業員			人	1	
	設備機械工			人	1	

設計数量総括表

工種・種別	細別	数量	設計数量	単位	數位	備考
操作盤・検出端等撤去工		1	1	式	1	
	電 工			人	1	
スクラップ処分						
スクラップ	ヘビー-H2	19.85	19.9	t	0.1	
現場発生品及び支給品運搬	4tダンプ4t級 2.9t吊 運搬距離6.1km			回	1	

工 種 : 構造物撤去

種 別	計 算 式	数 量	単 位
ろ過池撤去			
構造物とりこわし 鉄筋構造物 機械施工	ベース流入側 $4.2 \times 41.6 \times 0.5 = 87.36$		
	池内シングル壁側 $0.3 \times 10.4 \times 29.8 = 92.98$		
	〃 $0.5 (2.6+2.8) \times 0.2 \times 29.8 = 16.09$		
	池内中央壁側 $0.3 \times 19.6 \times 29.8 = 175.22$		
	〃 $0.5 (4.0+4.4) \times 0.2 \times 29.8 = 25.03$		
	池内ダブル壁面 $0.3 \times 10.0 \times 29.8 = 89.4$		
	〃 $0.5 (2.2+2.4) \times 0.2 \times 29.8 = 13.71$		
	池内調整井側 $0.5 (1.8+2.0) \times 0.2 \times (40.4-7.6) = 12.46$		
	〃 $0.5 \times 0.8 \times (41.6-6.6 \times 2) = 11.36$		
	池内まきょう $0.3 \times 1.4 \times 29.8 \times 2 = 25.03$		
	調整井 $0.5 \times 4.2 \times 6.6 \times 2 = 27.72$		
	カベ流入側 $0.4 \times 3.35 \times (41.2+3.8 \times 2) = 65.39$		
	池卸 $0.4 \times 2.66 \times (34.0-3.8) \times 2 = 64.27$		

工 種 : 構造物撤去

種 別	計 算 式	数 量	単 位
構造物とりこわし 鉄筋構造物 機械施工	カベ流出側 $0.4 \times 2.66 \times (41.2 - 5.8 \times 2) = 31.49$		
	カベ調整井 $0.4 \times 3.7 \times (5.8 \times 2 + 3.0 \times 2) \times 2 = 52.10$		
	カベ中央壁 $0.4 \times 2.66 \times 30.0 = 31.92$		
	〃 $(0.4 \times 3.35 \times 2.0) - (0.4 \times 2.0 \times 0.7) = 2.12$		
	流入側仕切壁 $0.2 \times 3.35 \times 20.0 \times 2 = 26.8$		
	〃 開口 $\ominus 0.15 \times 3.0 \times 0.2 \times 3 \times 2 = -0.54$		
	〃 $\ominus 0.15 \times 2.8 \times 0.2 \times 2 \times 2 = -0.34$		
	〃 角落し壁 $0.2 \times 1.35 \times 20 \times 2 = 10.80$		
	〃 $\ominus 0.2 \times 0.4 \times 1.0 \times 4 \times 2 = -0.64$		
	〃 オーバーフロー壁 $0.2 \times 1.85 \times 2.0 \times 2 \times 2 = 2.96$		
	スラブ流入側中スラブ $0.2 \times 2.0 \times 20.0 \times 2 = 16.00$		
	コーピング $0.5 (0.15 + 0.2) \times 0.6 \times (20.0 \times 2 + 32.0) \times 2 = 15.12$		
	〃 $0.5 (0.15 + 0.2) \times 0.8 \times 19.1 \times 2 = 5.35$		
構造物とりこわし 鉄筋構造物 機械施工	コーピング $0.5 (0.15 + 0.2) \times 0.3 \times 32.0 \times 2 = 3.36$		

工 種 : 構造物撤去

種 別	計 算 式	数 量	単 位
	〃		
	$\ominus 0.5 (0.15+0.2) \times 0.8 \times 1.0 \times 4 = -0.56$		
	調整井 $((0.2 \times 3.0 \times 5.0) - (0.2 \times 0.9 \times 0.9)) \times 2 = 5.68$		
	ハンチ $0.5 (0.2 \times 0.2) \times (3.35 \times 4 + 2.26 \times 4 + 3.5 \times 4 \times 2) = 1.01$		
	〃 $\ominus 0.5 (0.2 \times 0.2) \times (5.0 \times 2 + 3.0 \times 2) = 0.32$		
	捨てコンクリート 流入部 $4.5 \times 41.75 \times 0.1 = 18.79$		
	池内 $29.8 \times 41.75 \times 0.1 = 124.42$		
	〃 $0.5 (0.54 \times 0.54 \times 41.75) = 6.09$		
	〃 $0.5 (0.3 \times 0.3) \times (41.75 + 29.8 \times 4) = 7.24$		
	調節井 $4.5 \times 6.9 \times 0.1 \times 2 = 6.21$		
	土間コンクリート $0.15 \times 0.8 \times 20.0 \times 2 = 4.80$		
	勾配用モルタル $0.5 * (0.06 + 0) * 9.6 * 30.0 * 4 = 34.56$		
	〃 $0.5 \times (0.15 \times 0) \times 30 \times 0.8 \times 2 = 3.60$		
	〃 $0.15 \times 0.8 \times 20 \times 2 = 4.80$		
	合計 $1119.474 \times 2 = 2238.95$	2238.95	m ³
殻運搬 CO (鉄筋) 構造物とりこわし	機械積込 DID区間無 運搬距離5.7km以下 2238.95	2238.95	m ³
廃材持込料 Co廃材[有筋]	$2238.95 \times 2.5 = 5597.37$	5597.37	t

工 種 : 構造物撤去

種 別	計 算 式	数 量	単 位
浄水池撤去			
構造物とりこわし 鉄筋構造物 機械施工	捨コンクリート $19.4 \times 11.9 \times 0.1 = 23.09$		
	〃 $0.5 \times (0.65 \times 0.65) \times 11.9 = 2.51$		
	池内勾配用コンクリート $13.1 \times 10 \times (0.05 + 0.15) \times 0.5 = 13.10$		
	ピット内 $1.0 \times 10.0 \times 0.3 = 3.0$		
	躯体用コンクリート 底板 $19.1 \times 11.6 \times 0.4 = 88.62$		
	底板 $0.65 \times 0.4 \times 11.6 = 3.02$		
	外壁 $4.6 \times 10 \times 0.4 = 18.40$		
	$4.6 \times 2.8 \times 0.4 \times 2 = 10.30$		
	$3.85 \times 11.7 \times 0.4 \times 2 = 36.04$		
	ピット $1.4 \times 0.65 \times 0.4 \times 2 = 0.73$		
	$6.85 \times 3.8 \times 0.4 \times 2 = 20.82$		
	$6.85 \times 10.00 \times 0.4 = 27.40$		
	整流壁 $4.4 \times 2.0 \times 0.2 = 1.76$		

工 種 : 構造物撤去

種 別	計 算 式	数 量	単 位
	ノッチ壁 $3.9 \times 2.0 \times 0.3 = 2.34$		
	祖流壁 $4.6 \times 10.0 \times 0.4 = 18.40$		
	〃 $\ominus 3.6 \times 2.0 \times 0.4 = -2.88$		
	$3.6 \times 8.0 \times 0.3 \times 3 = 25.92$		
	ポンプ井流入側壁 $6.85 \times 10.0 \times 0.4 = 27.40$		
	仕切壁 $4.3 \times 3.0 \times 0.2 \times 2 = 5.16$		
	開口 $\ominus 0.4 \times 0.5 \times 0.2 = -0.04$		
	$\ominus 0.2 \times 0.5 \times 0.2 \times 3 = -0.06$		
	混合井床版 $2.0 \times 10.0 \times 0.2 = 4.00$		
	浄水池床版 $11.7 \times 10.0 \times 0.25 = 29.25$		
	開口 $\ominus 0.6 \times 0.6 \times 0.2 \times 2 = -0.14$		
	〃 $\ominus 0.5 \times 0.5 \times 0.25 = -0.06$		
	〃 $\ominus 0.6 \times 0.6 \times 0.25 = -0.09$		
	ポンプ井上床版 $3.0 \times 10.0 \times 0.2 = 6.00$		

工 種 : 構造物撤去

種 別	計 算 式	数 量	単 位
	開口		
⊖	$1.5 \times 8.5 \times 0.2 = -2.55$		
⊖	$0.9 \times 0.9 \times 0.2 \times 3 = -0.49$		
	ポンプ井下底版		
	$3.0 \times 10.0 \times 0.25 = 7.50$		
⊖	開口		
⊖	$0.6 \times 0.6 \times 0.25 \times 3 = -0.27$		
	ポンプ架台		
	$0.9 \times 0.9 \times 0.25 \times 3 = 0.61$		
⊖			
⊖	$0.5 \times 0.5 \times 0.25 \times 3 = -0.19$		
	人孔		
	$(0.9 \times 0.9 - 0.6 \times 0.6) \times 0.7 = 0.32$		
	//		
	$(0.9 \times 0.9 - 0.6 \times 0.6) \times 1.45 = 0.65$		
	//		
	$(0.9 \times 0.9 - 0.6 \times 0.6) \times 0.65 = 0.29$		
	水位計架台		
	$0.5 \times 0.5 \times 1.45 = 0.36$		
	開閉台架台		
	$0.5 \times 0.5 \times 1.45 \times 3 = 1.09$		
	階段		
	$1.35 \times \sqrt{2} \times 0.4 \times 1.0 \times 0.5 \times 2 = 0.76$		
	//		
	$2.3 \times \sqrt{2} \times 0.4 \times 1.0 \times 0.5 = 0.65$		
	ハンチタテ		
	$0.5 \times 0.2 \times 0.2 \times 4.4 \times 3 = 0.26$		

工 種 : 構造物撤去

種 別	計 算 式	数 量	単 位
	// $0.5 \times 0.2 \times 0.2 \times 3.6 \times 9 = 0.65$		
	// $0.5 \times 0.2 \times 0.2 \times (4.3 + 2.1) \times 4 = 0.51$		
	ヨコ $0.5 \times 0.2 \times 0.2 \times ((2.0 + 11.7 + 3.0) \times 2 + 8.0 \times 8) \times 2 = 3.90$		
	換気塔 $((0.65 \times 0.65) - (0.5 \times 0.5)) \times 2.05 = 0.35$		
	シンダーコンクリート $3.0 \times 10 \times 0.15 = 4.50$		
	合計 $= 382.89$	382.89	m ³
般運搬 CO (鉄筋) 構造物とりこわし	機械積込 DID区間無 運搬距離5.7km以下 382.89	382.89	m ³
廃材持込料 Co廃材[有筋]	$382.89 \times 2.5 = 957.23$	957.23	t

工 種 : ろ過池土工

種 別	計 算 式	数 量	単 位
ろ過池土工			
床掘 土砂 標準	① $w \quad H \quad w \quad H \quad w$ $(3.3 \times 3.61) - (0.4 \times 0.60 + 0.15$ H $\times 0.100) = 11.658 \text{ m}^2$		
	$w \quad h \quad L$ $11.658 \times 82.4 = 960.62 \quad 960.62 \text{ m}^3$		
	①(1) $w \quad L \quad H$ 箇所 $3.3 \times 1.05 \times 3.61 \times 2 = 25.0173 \text{ m}^3$		
	② $w \quad L \quad H$ $1.825 \times 88.15 \times 3.61 \div 2 = 290.38 \text{ m}^3$		
	③+③(2) $w \quad L \quad H$ $3.30 \times 1.825 \times 3.61 \div 2 = 10.87 \text{ m}^3$		
	④ $w \quad H \quad w \quad H \quad w$ $(3.50 \times 3.56) - (0.40 \times 0.60 + 0.15 \times$ $H \quad WH$ $0.1) = 12.205$		
	$WH \quad L$ 箇所 $12.205 \times 5.8 \times 4 = 283.16 \text{ m}^3$		
	$w \quad H \quad w \quad H \quad w$ $6.90 \times 3.56) - (0.40 \times 0.60 + 0.15 \times$ $H \quad WH$ $\times 0.100) = 24.309 \text{ m}^2$		
	$WH \quad L$ $24.309 \times (8.55 + 14.60 + 15.00 + 14.60 +$ $8.55) = 1490.14 \text{ m}^3$		
	⑤ $w \quad H \quad L$ $1.80 \times 3.56 \times 88.15 \div 2 = 282.43 \text{ m}^3$		
	⑥+⑥(2) $w \quad H \quad L$ $1.80 \times 3.56 \times 6.90 \div 2 = 22.11 \text{ m}^3$		

工 種 : ろ過池土工

種 別	計 算 式	数 量	単 位
	$\textcircled{7}+\textcircled{7}(2) \quad w \quad H \quad w \quad H \quad w$ $(1.05 \times 2.92) - (0.40 \times 0.60 + 0.15 \times$		
	$H \quad WH$ $0.1) = 2.811$		
	$WH \quad L$ $2.811 \times 34.0 = 95.57$		
	$WHL \quad \text{箇所}$ $95.57 \times 2 = 191.15 \text{ m}^3$		
	$\textcircled{8}+\textcircled{8}(2) \quad w \quad H \quad L$ $1.48 \times 2.92 \times 34.00 \div 2 = 73.47 \text{ m}^3$		
	$73.47 \times 2 = 146.93 \text{ m}^3$		
	$\textcircled{1} \quad \textcircled{1}(1) \quad \textcircled{2} \quad \textcircled{3}+\textcircled{3}(2) \quad \textcircled{4} \quad \textcircled{4}$ $960.62 + 25.02 + 290.38 + 10.87 + 283.16 + 1490.14$		
	$\textcircled{5} \quad \textcircled{6}+\textcircled{6}(2) \quad \textcircled{7}+\textcircled{7}(2) \quad \textcircled{8}+\textcircled{8}(2)$ $+ 282.43 + 22.11 + 191.15 + 146.93 = 3702.80 \text{ m}^3$		
	既設管控除 $\phi 300$ $61.8 \times 0.080 = 4.94 \text{ m}^3$		
	既設管控除 $\phi 400$ $123.4 \times 0.142 = 17.52 \text{ m}^3$		
	側溝控除 $0.3 \times 0.8 \times 9.0 = 2.16 \text{ m}^3$		
	合計 $3702.80 - 4.94 - 17.52 - 2.16 = 3678.18 \text{ m}^3$	3678.18	m^3
掘削補助機械搬入搬出			回
土砂等運搬 標準	仮置き場→埋戻現場 土砂 バックホウ山積 0.8m^3 (平積 0.6m^3)	3678.18	m^3

工 種 : ろ過池土工

種 別	計 算 式	数 量	単 位
整地	残土受入れ地での処理 3678.18	3678.18	m ³
積込 (ルーズ)	埋戻 - 掘削分 土砂 土量50000m ³ 未満 3839.00 ÷ 0.90 = 4265.556		
	仮置き場より 4265.556 + 10943.50 = 15209.05 m ³	15209.05	m ³
土砂等運搬 標準	土砂 バックホウ山積0.8m ³ (平積0.6m ³) 15209.05	15209.05	m ³
埋戻し	最大埋戻幅 4 m以上		
	① w H (3.3 × 3.65) = 12.045 m ²		
	w h L 12.045 × 82.4 = 992.51 992.51 m ³		
	①(1) w L H 箇所 3.3 × 1.05 × 3.65 × 2 = 25.2945 m ³		
	② w L H 1.825 × 88.15 × 3.65 ÷ 2 = 293.59 m ³		
	③+③(2) w L H 3.30 × 1.825 × 3.65 = 21.98 m ³		
	④ w H WH (3.50 × 3.60) = 12.6		
	WH L 箇所 12.6 × 5.8 × 4 = 292.32 m ³		
	w H WH 6.90 × 3.60 = 24.840 m ²		

工 種 : ろ過池土工

種 別	計 算 式	数 量	単 位
	WH L $24.840 \times (8.55 + 14.60 + 15.00 + 14.60 +$		
	$8.55) = 1522.69 \text{ m}^3$		
	⑤ w H L $1.80 \times 3.60 \times 88.15 \div 2 = 285.61 \text{ m}^3$		
	⑥+⑥(2) w H L $1.80 \times 3.60 \times 6.90 = 44.71 \text{ m}^3$		
	⑦+⑦(2) w H WH $(1.05 \times 2.96) = 3.108$		
	WH L $3.108 \times 34.0 = 105.67$		
	WHL 箇所 $105.67 \times 2 = 211.34 \text{ m}^3$		
	⑧+⑧(2) w H L $1.48 \times 2.96 \times 34.00 \div 2.00 = 74.47$		
	$74.47 \times 2 = 148.95 \text{ m}^3$		
	① ①(1) ② ③+③(2) ④ ④ $992.51 + 25.29 + 293.59 + 21.98 + 292.32 + 1522.69$		
	⑤ ⑥+⑥(2) ⑦+⑦(2) ⑧+⑧(2) $+ 285.61 + 44.71 + 211.34 + 148.95 = 3839.00 \text{ m}^3$		
	掘削量+φ300+φ400+側溝 $3839.00 \div 0.9 = 4265.56 \text{ m}^3$		
	w L H W L $(82.4 \times 34.0 \times 3.417 + (5.8 \times 3.4$		
	H $\times 3.5 \times 4)) \div 0.9$		
	$= 10943.50 \text{ m}^3$		
	掘削分 ろ過池分 $4265.56 + 10943.50 = 15209.05 \text{ m}^3$	15209.05	m ³

工 種 : 浄水池土工

種 別	計 算 式					数 量	单 位			
床掘 土砂 標準	①	W	×	L	×	H	÷	2		
	26.75	×	2.65	×	5.26	÷	2	=	186.43	
	②	W	×	L	×	H				
	20.15	×	1.05	×	5.26	=			111.29 m ³	
	W	×	L	×	H					
	20.15	×	0.5	×	0.4	=			4.03 m ³	
	W	×	L	×	H					
	20.15	×	0.15	×	0.1	=			0.30 m ³	
	111.29 - (4.03 + 0.30) =					106.96	m ³			
	③	w	×	L	×	H				
	20.15	×	1.05	×	5.3	=			112.13 m ³	
	W	×	L	×	H					
	20.15	×	0.5	×	0.4	=			4.03 m ³	
	W	×	L	×	H					
	20.15	×	0.15	×	0.1	=			0.30 m ³	
	W	×	L	×	H					
	112.13	-	(4.03 + 0.30) =	107.80	m ³					
	④	w	×	L	×	H	÷	2		
	26.75	×	2.65	×	5.26	÷	2	=	186.43	
	w	×	L	×	H					
	14.92	×	0.56	×	0.805	=			6.73	
	w	×	L	×	H					
	1.20	×	1.2	×	0.68	=			0.98	
	w	×	L	×	H					
	0.41	×	2.65	×	0.31	=			0.34 m ³	
	186.43 - 6.73 - 0.98 - 0.34 =					178.38				

工 種 : 浄水池土工

種 別	計 算 式	数 量	单 位
	⑤ L × w × H ÷ 2 13.70 × 2.65 × 5.3 ÷ 2 = 96.21		
	⑥ L × w × H 11.6 × 1.05 × 5.3 = 64.55 m ³		
	W × L × H 0.5 × 11.6 × 0.4 = 2.32 m ³		
	W × L × H 0.15 × 11.6 × 0.1 = 0.17 m ³		
	64.55 - 2.32 - 0.17 = 62.06 m ³		
	⑦ w × L × H 1.44 × 13.7 × 6.00 = 118.37 m ³		
	w × L × H 0.41 × 13.7 × 0.31 = 1.74 m ³		
	118.37 - 1.74 = 116.63 m ³		
	⑧ w × L × H 2.51 × 13.7 × 6.0 = 206.32 m ³		
	w × L × H ÷ 2 2.51 × 13.7 × 1.8 ÷ 2 = 30.95		
	206.32 + 30.95 = 237.27 m ³		
	⑨ w × L × H 2.0 × 10.68 × 7.8 = 166.61 m ³		
	⑩ w × L × H 0.75 × 1.97 × 7.8 = 11.52 m ³		
	⑪ w × L × H 11.7 × 11.6 × 0.95 = 128.93 m ³		

工 種 : 浄水池土工

種 別	計 算 式	数 量	単 位
	⑫ w × L × H 2.8 × 11.6 × 0.2 = 6.50 m ³		
	① ② ③ ④ ⑤ 186.43 + 106.96 + 107.80 + 178.38 + 96.21		
	⑥ ⑦ ⑧ ⑨ + 62.06 + 116.63 + 237.27 + 166.61 +		
	⑩ ⑪ ⑫ 11.52 + 128.93 + 6.50 = 1405.30 m ³	1405.30	m ³
掘削補助機械搬入搬出			回
土砂等運搬	土砂 バックホウ山積0.8m ³ (平積0.6m ³) 1405.30	1405.30	m ³
整地	残土受入れ地での処理	1405.30	m ³
積込 (ルーズ)	土砂 土量50000m ³ 未満		
	仮置き場より 埋戻量 = 2432.49	2432.49	m ³
土砂等運搬	土砂 バックホウ山積0.8m ³ (平積0.6m ³) 2432.49	2432.49	m ³

工 種 : 浄水池土工

種 別	計 算 式							数 量	単 位
埋戻し 最大埋戻幅1m以上4m未満	ア	w	×	L	×	H	÷ 2		
	2.65	×	26.75	×	5.3	÷ 2	= 187.85		
	イ	w	×	L	×	H	÷ 2		
	2.65	×	13.7	×	5.3	÷ 2	= 96.21		
	ウ	w	×	L	×	H	÷ 2		
	2.65	×	26.75	×	5.3	÷ 2	= 187.85		
	エ	w	×	L	×	H			
	2.51	×	13.7	×	6.0	=	206.32		
	オ	w	×	L	×	H			
	13.70	×	23.46	×	5.3	=	1703.43		
	カ	w	×	L	×	H			
	13.70	×	5.30	×	0.7	=	50.83		
	計							2432.49 m ³	2432.49 m ³

工 種 : 配管撤去工

種 別	計 算 式	数 量	単 位
撤去管吊上げ積込み (铸铁管) 機械力 呼び径300mm	$\begin{array}{ccccccc} \text{浄水池側流出部} & & \text{ろ過池流入部} & & \text{浄水池側本管} & & \\ 28.0 & + & 12.96 & + & 20.8 & = & 61.76 \text{ m} \end{array}$	61.76	m
撤去管吊上げ積込み (铸铁管) 機械力 呼び径400mm	$\begin{array}{ccccccc} \text{浄水池側本管部} & & \text{浄水池流入部} & & \text{ろ過池流入側本管} & & \\ 49.6 & + & 1.3 & + & 72.5 & = & 123.40 \text{ m} \end{array}$	123.40	m
ダクタイトル铸铁管 (FCD)切断(撤去管) 呼び径300mm	(パイプ切削切断機使用) $61.76 \div 6 = 10.29$	10	口
ダクタイトル铸铁管 (FCD)切断(撤去管) 呼び径400mm	(パイプ切削切断機使用) $123.4 \div 6 = 20.57$	20	口
スクラップ ヘビーH2	$61.76 \text{ m} \times 46.18 \text{ kg/m} = 2852.08 \text{ kg}$		
	$123.4 \text{ m} \times 65.82 \text{ kg/m} = 8122.19 \text{ kg}$		
	$2852.08 + 8122.19 = 10974.26 \text{ kg}$		
	$10974.26 \div 1000 = 10.97 \text{ t}$	10.97	t
現場発生品及び支給品運搬 4 t ダンプ4 t 2.9 t 運搬距離6.1km	$10.97 \div 4 = \quad = \quad \text{回}$		回

工 種 : ろ過砂撤去

種 別	計 算 式	数 量	単 位
掘削 オープンカット 土砂 土砂 5,000m3未満	砂層+砂利層 幅 長さ 一池当り $1.20 \times 20.00 \times 30.00 = 720.00 \text{ m}^3$		
	一池当り 池数 人力掘削 $(720.00 \times 4.00) - 120.00 = 2,760.00$	2,760	m ³
掘削 土砂 現場制約あり	砂利層人力分 幅 長さ 一池当り $0.05 \times 20.00 \times 30.00 = 30.00$		
	一池当り 池数 $30.00 \times 4.00 = 120.00$	120	m ³
既設ろ過砂再資源化費 ろ過砂	砂層 幅 長さ $0.80 \times 20.00 \times 30.00 = 480.00 \text{ m}^3$		
	$480.00 \times 4.00 = 1,920.00 \text{ m}^3$	1,920	m ³
既設ろ過砂再資源化費 ろ過砂利	砂利層 幅 長さ $0.40 \times 20.00 \times 30.00 = 240.00$		
	$240.00 \times 4.00 = 960.00 \text{ m}^3$	960	m ³
既設ろ材運搬費 (10 t ダンプにて) 10 t DT (ろ過砂分)	嵩密度 $1,920 \times 1.40 = 2,688 \text{ t}$		
	$6\text{m}^3 = 8.4 \text{ t}$ m ³ m ³		
	$1,920 \div 6 = 320 \text{ 台}$		台
既設ろ材運搬費 (10 t ダンプにて) 10 t DT (ろ過砂利分)	嵩密度 $960 \times 1.70 = 1,632$		
	$5\text{m}^3 = 8.5 \text{ t}$ m ³ m ³		
	$960 \div 5 = 192 \text{ 台}$		台

工 種 : 盛土

種 別	計 算 式	数 量	単 位
築造に伴う盛土			
路体（築堤）盛土	4.0m以上 10,000m ³ 未満 障害無し		
	配水池側		
	10.945 m ² × 2.5 = 27.36		
	(10.945 + 93.227) × 10 × 0.50		
	= 520.86		
	(93.227 + 119.358) × 10 × 0.5		
	= 1062.93		
	(119.358 + 115.209) × 10 × 0.5		
	= 1172.84		
	(115.209 + 113.671) × 10 × 0.5		
	= 1144.40		
	(113.671 + 112.131) × 10 × 0.5		
	= 1129.01		
	(112.131 + 99.532) × 10 × 0.5		

工 種 : 盛土

種 別	計 算 式	数 量	単 位
	= 1058.32		
	(99.532 + 114.08) × 10 × 0.5		
	= 1068.06		
	(8.036 + 1.48) × 10 × 0.5		
	= 47.58		
	(1.48 + 0.362) × 10 × 0.5		
	= 9.21		
	(0.362 + 0) × 10 × 0.5		
	= 1.81		
	(105.896 + 0) × 6.5 × 0.5		
	= 344.16		
	合計 = 7586.53	7586.53	m ³
	沈殿池側		
	1.54 × 3066.33 = 4722.15	4722.15	m ³

工 種 : 整地

種 別	計 算 式	数 量	単 位
掘削	オープンカット 土砂 普通土30,000m ³ 未満又湿地軟弱土		
	$0.093 \text{ m}^2 \times 2.50 = 0.23$		
	$(0.093 + 3.748) \times 10 \text{ m} \times 0.5$		
	$= 19.21$		
	$(3.748 + 4.368) \times 10 \text{ m} \times 0.5$		
	$= 40.58$		
	$(4.368 + 7.902) \times 10 \text{ m} \times 0.5$		
	$= 61.35$		
	$(7.902 + 0.328) \times 10 \text{ m} \times 0.5$		
	$= 41.15$		
	$(0.328 + 0.015) \times 10 \text{ m} \times 0.5$		
	$= 1.72$		
	$(0.015 + 0.028) \times 10 \text{ m} \times 0.5$		
	$= 0.22$		

工 種 : 整地

種 別	計 算 式	数 量	単 位
	$(0.028 + 0.222) \times 10 \text{ m} \times 0.5$		
	= 1.25		
	$(0.082 + 0.015) \times 10 \text{ m} \times 0.5$		
	= 0.49		
	$(0.015 + 0.39) \times 10 \text{ m} \times 0.5$		
	= 2.03		
	$(0.39 + 3.42) \times 10 \text{ m} \times 0.5$		
	= 19.05		
	合計 = 187.26	187.26	m ³
法面整形	盛土部 レキ質土、砂及び砂質土、粘性土		
	67.94 + 113.08 + 418.87 + 74.65 + 570.6		
	- 32.06 + 135.7 = 1348.78		
	1348.78 × 1.118 = 1507.94	1507.94	m ²

工 種 : 舗装版破碎工

種 別	計 算 式		数 量	単 位
場内舗装撤去				
舗装版破碎 アスファルト舗装版 厚15cm以下 障害等無し 積込作業有 騒音振動対策不要	m2	m2	①	
	1266.22	- 9.83	= 1256.39	m2
殻運搬 舗装版破碎 機械 騒対不要、厚15cm超又は必要 4.5km以下 DID区間無 代損耗費(良好)含む	①	t	②	
	1256.39	× 0.04	= 50.26	m3
廃材持込料 As廃材 秩父県土整備事務所	②	t/m3		
	50.26	× 2.35	= 118.11	t

舗装面積計算書

測点	a 下底	b 上底	c 高さ	面積
1	4.16	4.16	7.50	31.20
2	7.50	7.50	7.50	56.25
3	4.14	4.14	5.82	24.09
4	14.61	14.61	7.54	110.16
5	4.14	4.14	5.82	24.09
6	15.00	15.00	7.54	113.10
7	4.14	4.14	5.81	24.05
8	13.86	13.86	7.54	104.50
9	7.54	7.40	0.75	5.60
13	6.50	6.42	7.51	48.51
14	6.42	6.37	4.14	26.48
15	4.14	4.18	34.01	141.48
16	4.06	4.10	4.18	17.05
17	4.10	4.27	41.26	172.67
18	4.27	4.37	21.94	94.78
19	4.37	4.31	21.25	92.23
20	4.19	4.16	4.31	17.99
21	4.16	4.16	34.01	141.48
A 小計				1245.71

測点	a 下底	b 上底	c 高さ	s	ヘロン面積
10	4.00	5.81	7.05	8.43	11.62
11	7.05	5.15	3.25	7.73	7.79
12	3.25	0.70	3.15	3.55	1.10
B 小計					20.51
C=A+B 合計					1266.22

測点	計 算 式	面積
① 集水樹角	$0.30 \times 0.30 \times 4$ か所	0.36
② 仕切弁	$0.14 \times 0.14 \times 3.14 \times 1$ か所	0.06
③ 仕切弁	$0.12 \times 0.12 \times 3.14 \times 1$ か所	0.05
④ 仕切弁	$0.17 \times 0.17 \times 3.14 \times 2$ か所	0.18
⑤ 仕切弁	$0.15 \times 0.15 \times 3.14 \times 1$ か所	0.07
⑥ 消火栓	$0.48 \times 0.63 \times 2$ か所	0.60
⑦ 横断側溝	$0.57 \times 4.10 \times 2$ か所	4.67
⑧ マンホール蓋	$0.34 \times 0.34 \times 3.14 \times 6$ か所	2.18
⑨ 仕切弁	$0.10 \times 0.10 \times 3.14 \times 3$ か所	0.09
⑩ マンホール蓋	$0.31 \times 0.31 \times 3.14 \times 4$ か所	1.21
⑪ 集水樹横	$0.30 \times 1.20 \times 1$ か所	0.36
D 控除計		9.83
E=C-D 合計		1256.39

工 種 : 側溝・集水桝取壊工

種 別	計 算 式						数 量	単 位	
構造物とりこわし 鉄筋構造物 機械施工 <small>昼間 時間制約無 低騒音・低振動対策必要</small>	4-30	W	H	W1	H1				
	(0.57	×	0.50	-	0.30	×	0.30	-
		W2	H2	L					
		0.40	×	0.10)×	69.13	=	10.72	m ³
	4-40	W	H	W1	H1				
	(0.57	×	0.60	-	0.30	×	0.40	-
		W2	H2	L					
		0.40	×	0.10)×	71.01	=	12.92	m ³
	2-50	W	H	W1	H1				
	(0.57	×	0.70	-	0.30	×	0.50	-
		W2	H2	L					
		0.40	×	0.10)×	61.01	=	12.75	m ³
	2-60	W	H	W1	H1				
	(0.57	×	0.80	-	0.30	×	0.60	-
		W2	H2	L					
		0.40	×	0.10)×	39.86	=	9.41	m ³
	2-70	W	H	W1	H1				
	(0.57	×	0.95	-	0.30	×	0.70	-
		W2	H2	L					
		0.40	×	0.10)×	34.92	=	10.18	m ³
	現場打	W	H	W1	H1				
	(0.60	×	0.60	-	0.30	×	0.50)×
		L							
		2.50	=	0.53	m ³				
	集水桝A	W	L	H	W1				
		1.20	×	1.20	×	0.61	-	0.90	×
		L1	H1	W2	L2				
		0.90	×	0.40	-	1.00	×	1.00	×
		H2	W3	L3	H3				
		0.10	-	0.30	×	0.15	×	0.30	×

工 種 : 側溝・集水桝取壊工

種 別	計 算 式	数 量	単 位
	か所 $2.00 = 0.43 \text{ m}^3$		
集水桝B	W L H W1 $1.20 \times 1.20 \times 0.70 - 0.90 \times$		
	L1 H1 W2 L2 $0.90 \times 0.50 - 1.00 \times 1.00 \times$		
	H2 W3 L3 H3 $0.10 - 0.30 \times 0.15 \times 0.40 \times$		
	か所 $2.00 = 0.47 \text{ m}^3$		
集水桝C	W L H W1 ($1.20 \times 1.20 \times 0.80 - 0.90 \times$		
	L1 H1 W2 L2 $0.90 \times 0.60 - 1.00 \times 1.00 \times$		
	H2 W3 L3 H3 $0.10 - 0.30 \times 0.15 \times 0.50 \times$		
	か所 か所 $2.00) \times 2.00 = 1.04 \text{ m}^3$		
集水桝D	W L H W1 $1.20 \times 1.20 \times 1.00 - 0.90 \times$		
	L1 H1 W2 L2 $0.90 \times 0.80 - 1.00 \times 1.00 \times$		
	H2 W3 L3 H3 $0.10 - 0.30 \times 0.15 \times 0.70 \times$		
	箇所 $3.00 = 0.60 \text{ m}^3$		
		①	
		計 59.05	m3
般運搬 コンクリート(鉄筋)構造物とりこわし 機械積込	①	①	
5.7km以下 DID区間無 々付損耗費(良好)含む	59.05	= 59.05	m3

工 種 : 側溝・集水桝取壊工

種 別	計 算 式	数 量	単 位
廃材持込料 Co廃材[有筋] 秩父県土整備事務所	$\textcircled{1} \quad t/m^3$ $59.05 \times 2.5 =$	147.63	t
埋戻し 最大埋戻幅1m未満	$4-30 \quad W \quad H \quad L \quad \text{変化率}$ $0.57 \times 0.50 \times 69.13 \div 0.90$		
	$= 21.89 \quad m^3$		
	$4-40 \quad W \quad H \quad L \quad \text{変化率}$ $0.57 \times 0.60 \times 71.01 \div 0.90$		
	$= 26.98 \quad m^3$		
	$2-50 \quad W \quad H \quad L \quad \text{変化率}$ $0.57 \times 0.70 \times 61.01 \div 0.90$		
	$= 27.05 \quad m^3$		
	$2-60 \quad W \quad H \quad L \quad \text{変化率}$ $0.57 \times 0.80 \times 39.86 \div 0.90$		
	$= 20.20 \quad m^3$		
	$2-70 \quad W \quad H \quad L \quad \text{変化率}$ $0.57 \times 0.95 \times 34.92 \div 0.90$		
	$= 21.01 \quad m^3$		
	現場打 $W \quad H \quad L \quad \text{変化率}$ $0.60 \times 0.60 \times 2.50 \div 0.90$		
	$= 1.00 \quad m^3$		
	計	② 118.13	m ³
埋戻し 最大埋戻幅1m以上4m未満	集水桝A $W \quad L \quad H \quad \text{変化率}$ $1.20 \times 1.20 \times 0.61 \div 0.90$		

工 種 : 側溝・集水桝取壊工

種 別	計 算 式	数 量	単 位
	= 0.98 m ³		
集水桝B	W L H 変化率 1.20 × 1.20 × 0.70 ÷ 0.90		
	= 1.12 m ³		
集水桝C	W L H 変化率 1.20 × 1.20 × 0.80 ÷ 0.90 ×		
	箇所 2.00 = 2.56 m ³		
集水桝D	W L H 変化率 1.20 × 1.20 × 1.00 ÷ 0.90		
	= 1.60 m ³		
		③	
	計	6.26	m ³

工 種 : 洗砂機構造物取壊工

種 別	計 算 式				数 量	単 位
構造物とりこわし 鉄筋構造物 機械施工 <small>昼間 時間制約無 低騒音・低振動対策必要</small>	底版全体	L	W			
		28.75	×	14.47	=	416.01 m2
	底版①	L	W			
		1.20	×	1.17	=	1.40 m2
	底版②	L	W			
		1.05	×	0.40	=	0.42 m2
	底版③	L	W			
		4.77	×	1.20	=	5.72 m2
	底版④	L	W			
		4.90	×	2.90	=	14.21 m2
	底版⑤	L	W			
		1.85	×	0.50	=	0.93 m2
	底版⑥	L	W			
		0.60	×	0.20	=	0.12 m2
	底版⑦	L	W			
		0.75	×	0.35	=	0.26 m2
	底版⑧	L	W			
		10.37	×	0.30	=	3.11 m2
	底版⑨	L	W			
		1.30	×	0.30	=	0.39 m2
	底版⑩	L	W			
		2.80	×	1.80	=	5.04 m2
	底版⑪	L	W			
		1.32	×	0.30	=	0.40 m2
	底版⑫	L	W			
		2.20	×	0.43	=	0.95 m2
	底版⑬	L	W			
		2.50	×	0.30	=	0.75 m2
	底版⑭	L	W			
		20.00	×	0.40	=	8.00 m2

工 種 : 洗砂機構造物取壊工

種 別	計 算 式				数 量	単 位
	底版計	底版	底版①~④	t	底版計	
		(416.01	- 41.70)	× 0.20	= 74.86	m3
	汚砂枮a	上底	下底	H		
		(0.50	+ 4.50)	× 2.83	÷ 2.00	×
		t				
		0.20	= 1.42	m3		
	汚砂枮b	上底	下底	H		
		(0.50	+ 2.50)	× 2.83	÷ 2.00	×
		t	か所			
		0.20	× 2.00	= 1.70	m3	
	汚砂枮c	上底	下底	H		
		(0.50	+ 4.50)	× 2.00	÷ 2.00	×
		t				
		0.20	= 1.00	m3		
	汚砂枮d	L	W	t		
		0.50	× 0.50	× 0.20	= 0.05	m3
	汚砂枮e	L	H	t		
		4.90	× 0.60	× 0.20	= 0.59	m3
	汚砂枮f	L	H	t	か所	
		2.50	× 0.60	× 0.20	× 2.00	×
		0.60	m3			
	汚砂枮g	L	H	t	か所	
		2.00	× 0.60	× 0.20	× 2.00	
		= 0.48	m3			
	汚砂枮h	L	H	t		
		2.20	× 0.30	× 0.10	= 0.07	m3
	汚砂枮i	L	H	t		
		3.00	× 0.30	× 0.10	= 0.09	m3

工 種 : 洗砂機構造物取壊工

種 別	計 算 式					数 量	単 位
汚砂柵j	L	H	t				
	4.77	×	0.45	×	0.15	=	0.32 m3
汚砂柵k	L	H	t				
	3.75	×	0.45	×	0.15	=	0.25 m3
汚砂柵l	L	W	t				
	3.95	×	0.90	×	0.15	=	0.53 m3
汚砂柵m	H	W	t				
	0.55	×	1.20	×	0.15	=	0.10 m3
汚砂柵n	L	W	t				
	0.65	×	1.20	×	0.15	=	0.12 m3
汚砂柵o	L	H	t				
	0.50	×	0.55	×	0.15	=	0.04 m3
汚砂柵p	L	H	t				
	0.94	×	0.30	×	0.15	=	0.04 m3
汚砂柵q	L	W	t				
	0.44	×	0.90	×	0.46	=	0.18 m3
汚砂柵r	L	H	t				
	0.33	×	0.30	×	0.15	=	0.01 m3
汚砂柵s	L	W	t				
	1.39	×	0.90	×	0.15	=	0.19 m3
汚砂柵t	L	H	t			か所(両側)	
	0.95	×	0.55	×	0.15	×	2.00
	=						0.16 m3
汚砂柵u	L	H	t			か所(両側)	
	0.70	×	0.95	×	0.15	×	2.00
	=						0.20 m3
汚砂柵v	H	W	t				
	0.55	×	0.90	×	0.15	=	0.07 m3

工 種 : 洗砂機構造物取壊工

種 別	計 算 式	数 量	単 位
	汚砂枮w L W t $0.40 \times 0.90 \times 0.15 = 0.05 \text{ m}^3$		
	汚砂枮x H W t $0.95 \times 0.90 \times 0.15 = 0.13 \text{ m}^3$		
	汚砂枮計 汚砂枮計 a~x 8.39 m ³		
	沈砂枮a 上底 下底 H $(0.20 + 1.50) \times 1.41 \div 2.00 \times$		
	t 両側 $0.15 \times 2.00 = 0.36 \text{ m}^3$		
	沈砂枮b 上底 下底 H $(0.30 + 2.50) \times 1.67 \div 2.00 \times$		
	t 両側 $0.15 \times 2.00 = 0.70 \text{ m}^3$		
	沈砂枮c L W t $0.30 \times 0.20 \times 0.15 = 0.01 \text{ m}^3$		
	沈砂枮d L W t L $1.50 \times 0.15 \times 0.70 - 0.30$		
	W t $\times 0.15 \times 0.23 = 0.15 \text{ m}^3$		
	沈砂枮e L W t $2.80 \times 0.15 \times 0.70 = 0.29 \text{ m}^3$		
	沈砂枮f L W t L $1.65 \times 0.15 \times 0.70 - 0.30$		
	W t $\times 0.15 \times 0.30 = 0.16 \text{ m}^3$		
	沈砂枮g L W t L $2.65 \times 0.15 \times 0.70 - 0.50$		
	W t $\times 0.15 \times 0.30 = 0.26 \text{ m}^3$		

工 種 : 洗砂機構造物取壊工

種 別	計 算 式	数 量	単 位
	沈砂柵計 沈砂柵計 a~g 1.93 m2		
	浄砂柵等a L W t 20.40 × 0.20 × 1.00 = 4.08 m3		
	浄砂柵等b L W t か所 12.20 × 0.20 × 1.00 × 2.00		
	= 4.88 m3		
	浄砂柵等c L W t か所 8.50 × 0.20 × 1.00 × 2.00		
	= 3.40 m3		
	浄砂柵等d L W t 6.55 × 0.20 × 1.00 = 1.31 m3		
	浄砂柵等e L W t L 2.50 × 0.20 × 1.15 - 0.50		
	W t × 0.20 × 0.90 = 0.49 m3		
	浄砂柵等f L W t 6.05 × 2.50 × 0.15 = 2.27 m3		
	a~f 浄砂柵等計 16.43 m3		
	側溝⑤ t W t W (0.20 × 0.90 + 0.05 × 0.20		
	か所 L × 2.00) × 1.85 = 0.37 m3		
	側溝⑥ t W t W (0.20 × 1.00 + 0.07 × 0.20		
	か所 t W L × 2.00 + 0.27 × 0.10) × 0.20		

工 種 : 洗砂機構造物取壊工

種 別	計 算 式	数 量	単 位
	= 0.05 m3		
	側溝⑦ t W t W (0.20 × 1.15 + 0.07 × 0.20		
	か所 t W t × 2.00 + 0.27 × 0.15 + 0.27		
	W L × 0.10) × 0.35 = 0.11 m3		
	側溝⑧ t W t W (0.20 × 0.70 + 0.10 × 0.20		
	か所 L × 2.00) × 10.37 = 1.87 m3		
	側溝⑨ t W t W (0.20 × 0.70 + 0.05 × 0.20		
	か所 L × 2.00) × 1.30 = 0.21 m3		
	側溝⑩ t W L 0.20 × 0.70 × 1.32 = 0.18 m3		
	側溝⑪ t W L 0.20 × 0.83 × 2.20 = 0.37 m3		
	側溝⑫ t W t W (0.20 × 0.70 + 0.07 × 0.20		
	か所 L × 2.00) × 2.50 = 0.42 m3		
	側溝⑬ t W t W (0.20 × 0.80 + 0.10 × 0.20		
	か所 L × 2.00) × 20.00 = 4.00 m3		
	控除① t W L 側溝⑦ ⑧との接合部 0.27 × 0.35 × 0.30 = 0.03 m3		

工 種 : 洗砂機構造物取壊工

種 別	計 算 式				数 量	単 位	
	控除② 側溝⑧ ⑫との接合部	t	W	L			
		0.20	×	0.20	×	0.43 = 0.02 m3	
	控除③ 側溝⑫ ⑪との接合部	t	W	L			
		0.20	×	0.20	×	0.30 = 0.01 m3	
	側溝計 側溝⑤~⑭			控除①~③		側溝計	
		7.58	-	0.06	=	7.52 m3	
	洗砂機構造物計 底版計			汚砂柵計		沈砂柵計 浄砂柵等計	
		74.86	+	8.39	+	1.93 + 16.43	
		側溝計				①	
		+	7.52			= 109.13 m3	
般運搬 コンクリート(鉄筋)構造物とりこわし 機械積込		①					①
5.7km以下 DID区間無 付損耗費(良好)含む		109.13					= 109.13 m3
廃材持込料 Co廃材[有筋] 秩父県土整備事務所		①	t/m3				
		109.13	×	2.5	=	272.83 t	

工 種 : 天日汚泥乾燥池構造物取壊工

種 別	計 算 式	数 量	単 位
構造物とりこわし 鉄筋構造物 機械施工 <small>昼間 時間制約無 低騒音・低振動対策必要</small>	底版 W L W L (10.30 × 20.30 - 1.00 × 1.00)		
	t × 0.15 = 31.21 m3		
	直壁a W L t 0.15 × 20.30 × 1.00 = 3.05 m3		
	直壁b W L t 0.15 × 4.10 × 1.00 = 0.62 m3		
	直壁c W L t 0.15 × 2.90 × 1.00 = 0.44 m3		
	直壁d W L t W 0.15 × 20.30 × 1.00 - 0.15		
	L t × 0.30 × 0.65 = 3.02 m3		
	直壁e W L t 0.15 × 10.30 × 1.00 = 1.55 m3		
	進入路底版 W L t 3.00 × 10.90 × 0.15 = 4.91 m3		
	進入路直壁 上底 下底 H (0.15 + 1.15) × 10.90 ÷ 2.00 ×		
	t 箇所 0.15 × 2.00 = 2.13 m3		
	捨てコンクリート W L W L (10.30 × 20.30 - 1.00 × 1.00		
	W L t + 3.30 × 10.90) × 0.10 = 24.41 m3		
		①	
		計	
		71.34	m3
般運搬 コンクリート(鉄筋)構造物とりこわし 機械積込 <small>5.7km以下 DID区間無 夕付損耗費(良好)含む</small>	① 71.34	①	
		=	71.34 m3

工 種 : 天日汚泥乾燥池構造物取壊工

種 別	計 算 式	数 量	単位
廃材持込料 Co廃材[有筋] 秩父県土整備事務所	① t/m ³ 71.34 × 2.50 =	178.35	t

工 種 : ろ過池・浄水地内配管撤去

種 別 :

名 称	規 格	計 算 式	数 量	単 位
配管撤去				
鋳鉄管フランジ継手取外し	10K 呼び径150mm	撤去労務集計表-1のとおり	18	口
鋳鉄管フランジ継手取外し	7.5K 呼び径150mm	〃	2	口
鋳鉄管フランジ継手取外し	7.5K 呼び径200mm	〃	7	口
鋳鉄管フランジ継手取外し	7.5K 呼び径250mm	〃	4	口
鋳鉄管フランジ継手取外し	7.5K 呼び径300mm	〃	30	口
鋳鉄管フランジ継手取外し	7.5K 呼び径400mm	〃	5	口
撤去管吊上げ積込み (鋳鉄管) 機械力	呼び径200mm	〃	6.40	m
撤去管吊上げ積込み (鋳鉄管) 機械力	呼び径300mm	〃	13.32	m
撤去管吊上げ積込み (鋳鉄管) 機械力	呼び径400mm	〃	2.50	m
撤去管吊上げ積込み (鋼管) 機械力	呼び径150mm	〃	15.44	m
鋳鉄製仕切弁撤去 (機械力)(縦型)	呼び径150mm	〃	6	基

撤去労務集計表 -1

配管撤去

名 称	形状 . 寸法	単位	ろ過池流入	調整井	浄水池	ポンプ井	洗砂場				計
			1~4号	1~4号							
铸铁管フランジ継手取外し	10K 呼び径150mm	口				18					18
铸铁管フランジ継手取外し	7.5K 呼び径150mm	口				2					2
铸铁管フランジ継手取外し	7.5K 呼び径200mm	口			7						7
铸铁管フランジ継手取外し	7.5K 呼び径250mm	口	4								4
铸铁管フランジ継手取外し	7.5K 呼び径300mm	口		24	6						30
铸铁管フランジ継手取外し	7.5K 呼び径400mm	口			5						5
撤去管吊上げ積込み (铸铁管) 機械力	呼び径200mm	m			6.40						6.40
撤去管吊上げ積込み (铸铁管) 機械力	呼び径300mm	m		13.32							13.32
撤去管吊上げ積込み (铸铁管) 機械力	呼び径400mm	m			2.50						2.50
撤去管吊上げ積込み (鋼管) 機械力	呼び径150mm	m				15.44					15.44
铸铁製仕切弁撤去 (機械力)(縦型)	呼び径150mm	基				6					6

工 種 : ポンプ等機器撤去

種 別 :

名 称	規 格	計 算 式	数 量	単 位
ポンプ等機器撤去工		撤去労務集計表-2のとおり 機械撤去人工集計表による	1	式
機械設備据付工				人
普通作業員				人
設備機械工				人
操作盤・検出端等撤去工		下水道用設計積算要領より	1	式
電 工				人
操作盤撤去	550×700	技術者（電工に読み替え） 500×600の歩掛りを適用 人/台×5台× =		
		電工 500×600の歩掛りを適用 人/台×5台×		
送水ポンプ現場盤撤去		技術者（電工に読み替え） 600×800の歩掛りを適用 人/台×1台× =		
		電工 600×800の歩掛りを適用 人/台×1台× =		
ろ過流量計撤去	セキ式	技術者（電工に読み替え） 人/台×1台× =		
		電工 人/台×1台× =		
浄水池水位計撤去		技術者（電工に読み替え） 人/台×1台× =		
		電工 人/台×1台× =		
合計		電工 + + + + + + + =		

撤去労務集計表 - 2

ポンプ等機器撤去

名 称	形状・寸法	単位	ろ過池	調整井	浄水池	ポンプ井	洗砂場				計
			1~4号	1~4号							
水位調整弁	推定重量 0.470t	基	4								4
テレスコープ電動駆動機	推定重量0.200t	台		4							4
テレスコープ	推定重量 0.250t	台		4							4
電動弁	φ 300バタフライ弁 重量 0.295t	基		8	3						11
電動弁	φ 400バタフライ弁 重量 0.330t	基			1						1
手動開閉台	φ 100平底弁 重量 0.150t	基			1	2					3
手動開閉台	φ 200平底弁 重量 0.200t	基		4		1					5
フロート弁	φ 400 推定重量 1.400t	基			1						1
送水ポンプ	No.1、No.2 重量0.237t	基				2					2
送水ポンプ	No.3 推定重量1.52t	基				1					1
洗砂ポンプ	給水ポンプ等含む 推定重量 3.000t	基					1				1
洗砂場鉄骨等	重量 0.912t	式					1				1
操作盤	550×700 推定重量 0.010t	面		4		1					5
送水ポンプ現場盤	700×900 推定重量 0.020t	面			1						1
ろ過流量計	推定重量 0.015t	台			1						1
浄水池水位計	推定重量 0.015t	台			1						1

工 種 : スクラップ処分

種 別 :

名 称	規 格	計 算 式	数 量	単 位
スクラップ	へびーH2	铸铁管 φ 200 6.4m×28.84kg/m=184.58kg	184.58	
		铸铁管 φ 300 13.32m×46.18kg/m=615.12kg	615.12	
		铸铁管 φ 400 2.5m×65.82kg/m=164.55kg	164.55	
		鋼管 φ 150 15.44m×24kg/m=370.56kg	741.12	
		仕切弁 φ 150 2基×48kg=	96.00	
		水位調整弁 推定470kg×4基=1,880kg	1880.00	
		テレスコープ電動駆動機 推定200kg×4基=800.00kg	800.00	
		テレスコープ 推定250kg×4基=1000.00kg	2750.00	
		電動弁 φ 300バタフライ弁 295kg×11基=3245.00kg	3245.00	
		電動弁 φ 400バタフライ弁 330kg×1基=330.00kg	330.00	
		手動開閉台 φ 100平底弁 150kg×3基=450.00kg	450.00	
		手動開閉台 φ 200平底弁 200kg×5基=200.00kg	1000.00	
		フロート弁推定1,400kg×1基=1,400kg	1400.00	
		逆止弁 41kg×2基=82kg	82.00	
		フート弁 23kg×2基=46kg	46.00	
		送水ポンプ (No. 1, No. 2) 237kg×2基=474kg	474.00	
		送水ポンプ (No. 3) 推定1,520kg×1基=1,520kg	1520.00	
		洗砂ポンプ 推定3,000kg×1基=3,000kg	3000.00	
		洗砂場鉄骨等 912kg×1式=912kg	912.00	
		操作盤 推定20kg×5基=100kg	100.00	
		送水ポンプ現場盤 推定30kg×1基=30kg	30.00	
		ろ過流量計 推定15kg×1基=15kg	15.00	
浄水池水位計 推定15kg×1基=15kg	15.00			
		計 19850.37 kg ∴ 19.85 t		
現場発生品及び支給品運搬 4 t ダンプ4t級 2.9t吊	運搬距離6.1km	19.85÷4= ≡ 回 1回あたり ≡ 回≡ t	19.85	t
				回

場内整備工 数量計算書

令和5年度

横瀬町姿見山配水池築造工事

秩父広域市町村圏組合水道局

設計数量総括表

工種・種別	細別	数量	設計数量	単位	数値	備考
場内整備工						
排水工						
土工						
床掘工	土砂 小規模	521.10	520	m3	10	
基面整正工		410.75	411	m2	1	
埋戻工	発生土	357.72	360	m3	10	
土砂等運搬費	小規模 0.28BH L=5.0km以下	163.38	160	m3	10	
整地	残土受入れ地での処理	163.38	160	m3	10	
材料購入費						
コンクリート側溝(車道用)		1	1	式		材料集計表のとおり
布設工						
ビニル管据付工	φ200	8.72	8.7	m	0.1	
鋼管吊込み据付工	機械 A種 φ150 標準延長5.5m	36.04	36.0	m	0.1	
硬質塩化ビニル管継手工	離脱防止金具無 RR型 φ200	1.00	1	口	1	
硬質塩化ビニル管継手工	TS φ200	4.00	4	口	1	
鋼管小口径管継手工	ねじ切り接合 φ150	6.00	6	口	1	
鋼管小口径管継手工	ねじ込み接合 φ150	6.00	6	口	1	
硬質塩化ビニル管切断工	φ200	4.00	4	口	1	
鋼管小口径管切断工	φ150	6.00	6	口	1	

設 計 数 量 総 括 表

工 種 ・ 種 別	細 別	数 量	設計数量	単位	数 位	備 考
コンクリート削孔工	低配筋 20cm厚以下 φ 100用	12.00	12	孔	1	
コンクリート削孔工	低配筋 15cm厚 φ 150用	18.00	18	孔	1	
コンクリート削孔工	低配筋 20cm厚 φ 200用	2.00	2	孔	1	
排水枡据付工						
CD枡据付工	基礎碎石(RC-40)・モルタル(1:3)含む 360×360×550	6.00	6	基	1	図番C-30 ①東京都型CD枡工
プレキャストL型側溝 (製品長0.6m/個)据付工	砕石基礎有り 300(500×155×600)	86.52	86.5	m	0.1	図番C-30 ②L型側溝工
L型雨水枡据付工	底なし 300B 300×300×650	6.00	6	基	1	図番C-30 ③L型雨水枡工
U型側溝据付工 (300×400×4000)	コンクリート側溝(車道用) L4000 1900kg 基礎碎石含む	300.04	300.0	m	0.1	図番C-30 ④コンクリート側溝工
U型側溝据付工 (300×400×4000)	コンクリート側溝(横断用) L4000 2000kg 基礎碎石含む	33.49	33.5	m	0.1	図番C-30 ⑤コンクリート側溝工
U型側溝据付工 (300B)	300×300×600 1000kg以下 基礎碎石含む	254.74	254.7	m	0.1	図番C-30 ⑧U型側溝工
蓋版据付工	コンクリート鋼製 40～170kg/枚以下	275.00	275	枚	1	図番C-30 ④コンクリート側溝工
蓋版据付工	コンクリート鋼製 40～170kg/枚以下	224.00	224	枚	1	図番C-30 ④コンクリート側溝工
蓋版据付工	コンクリート鋼製 40kg/枚以下	35.00	35	枚	1	図番C-30 ⑤コンクリート側溝工
集水枡据付工	400/700×800	21.00	21	基	1	図番C-30 ⑥集水ます工
集水枡据付工	400/700×1000	2.00	2	基	1	図番C-30 ⑦集水ます工
付帯工事						
(階 段 工)						
基礎碎石工	t=10cm 再生碎石RC-40	5.16	5	m ²	1	
型枠工	一般型枠 均しコンクリート	0.20	0.2	m ²	0.1	
型枠工	一般型枠 鉄筋・無筋構造物	2.13	2	m ²	1	

設 計 数 量 総 括 表

工 種 ・ 種 別	細 別	数 量	設計数量	単 位	数 位	備 考
鉄筋工 (太径鉄筋含む)	施工規模10t未満 一般構造物 SD345 D13	0.15	0.15	t	0.01	
コンクリート人力打設工	無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)高 一般養生	0.26	0.3	m3	0.1	
コンクリート人力打設工	無筋・鉄筋構造物 21-12-25(20)高55% 一般養生	1.25	1	m3	1	
(雑 工) (集 水 柵 No.11)						
構造物取り壊し工	機械施工 無筋構造物	0.43	0.4	m3	0.1	
型枠工	一般型枠 鉄筋・無筋構造物	2.16	2	m2	1	
コンクリート人力打設工	無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)高 一般養生	0.43	0.4	m3	0.1	

単位数量計算書

細別：排水工事

規格：

1式当り

算式根拠となる構造図

別紙図面参照

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量	数 位
床 掘 工	土砂 小規模				
①	CD柵	$V = \frac{(0.58L+0.60) \times (0.58B+0.60)}{\times 0.69H} \times 6 \text{箇所} = 5.76$			
①~③	VPφ100	$V = \frac{(0.52L \times 0.52H + 1.05L \times 0.48H)}{\times 0.55B} \times 6 \text{箇所} = 2.56$			
②	L型側溝	$V = \text{掘削無し} = -$			
③	L型雨水柵	$V = \frac{(0.70L+0.60) \times (0.70B+0.60)}{\times 0.685H} \times 6 \text{箇所} = 6.95$			
③~④、⑤	VDφ150A-1	$V = \frac{(4.10L-0.60) \times 0.55B \times (0.32H-0.22+0.17+0.10)}{=} = 0.71$			
③~④、⑤	-2	$V = (2.97L-0.60) \times 0.55B \times 0.37H = 0.48$			
③~④、⑤	-3	$V = (3.07L-0.60) \times 0.55B \times 0.37H = 0.50$			
③~④、⑤	-4	$V = (4.20L-0.60) \times 0.55B \times 0.37H = 0.73$			
③~④、⑤	-5	$V = \frac{(3.58L-0.60) \times 0.55B \times 0.37H}{+ (3.60L-0.60) \times 0.55B \times 0.37H} = 1.22$			
③~④、⑤		$V = \frac{(3.60L-0.60) \times 0.55B \times 0.37H}{+ (1.37L-0.60) \times 0.55B \times 0.37H} = 0.77$			
③~④、⑤	-6	$V = (5.98L-0.60) \times 0.55B \times 0.37H = 1.09$			
④	コンクリート側溝(車道用)	$V = \frac{(308.97L-0.70L \times 19 \text{箇所})}{\times (0.67B+0.60) \times 0.70H} = 262.85$			
⑤	コンクリート側溝(横断用)	$V = 33.49L \times (0.70B+0.60) \times 0.70H = 30.48$			
⑥	グレーチング付集水柵	$V = \frac{(0.80L+0.60) \times (0.80B+0.60)}{\times 0.80H} \times 21 \text{箇所} = 32.93$			
⑦	グレーチング付集水柵	$V = \frac{(0.80L+0.60) \times (0.80B+0.60)}{\times 1.15H} \times 2 \text{箇所} = 4.51$			
⑦~	VUφ200	$V = 1.57 \text{m}^2 (\text{面積}) \times 0.60B = 0.94$			
⑦~	VPφ200	$V = 5.50L \times 0.55B \times 1.10H = 3.33$			
⑧	U型側溝	$V = 254.74L \times (0.48B+0.60) \times 0.49H = 134.81$			
		計	521.10	m3	520 10
基面整正工①	CD柵	$A = 0.58L \times 0.58B \times 6 \text{箇所} = 2.02$			
②	L型側溝	$A = \frac{(28.70L \times \pi - 0.70L \times 6 \text{箇所}) \times 0.55B}{=} = 47.25$			
③	L型雨水柵	$A = 0.70L \times 0.70B \times 6 \text{箇所} = 2.94$			

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量	数 位
④	コンクリート側溝(車道用)	$A = (308.97L - 0.70L \times 19 \text{箇所}) \times 0.67B = 198.10$			
⑤	コンクリート側溝(横断用)	$A = 33.49L \times 0.70B = 23.44$			
⑥	グレーチング付集水柵	$A = 0.80L \times 0.80B \times 21 \text{箇所} = 13.44$			
⑦	グレーチング付集水柵	$A = 0.80L \times 0.80B \times 2 \text{箇所} = 1.28$			
⑧	U型側溝	$A = 254.74L \times 0.48B = 122.28$			
		410.75	m2	411	1
埋 戻 工		$V = 521.10$			
控 除	砕石	CD柵 $-0.58L \times 0.58B \times 0.10H \times 6 \text{箇所} = -0.20$			
		L型雨水柵 $-0.70L \times 0.70B \times 0.10H \times 6 \text{箇所} = -0.29$			
		コンクリート側溝(車道用) $-295.67L \times 0.67B \times 0.10H = -19.81$			
		コンクリート側溝(横断用) $-33.49L \times 0.70B \times 0.10H = -2.34$			
		グレーチング付集水柵 $-0.80L \times 0.80B \times 0.15H \times 23 \text{箇所} = -2.21$			
		U型側溝 $-254.74L \times 0.48B \times 0.10H = -12.23$			
	敷モルタル	$-(28.70L \times \pi - 0.70L \times 6 \text{箇所}) \times 0.55B \times 0.03H = -1.42$			
		U型側溝 $-254.74 \times 0.30B \times 0.03H = -2.29$			
	モルタル	CD柵 $-0.36L \times 0.36B \times 0.09H \times 6 \text{箇所} = -0.07$			
		L型雨水柵 $-0.30L \times 0.30B \times 0.15H \times 6 \text{箇所} = -0.08$			
		グレーチング付集水柵 $-0.40L \times 0.40B \times 0.15H \times 23 \text{箇所} = -0.55$			
	CD柵	$0.44B \times 0.45H + 0.48L \times 0.48B \times 0.04H \times 6 \text{箇所} = -0.77$			
	VPφ100	$-(2.60L \times 5 \text{箇所} + 2.83L \times 1 \text{箇所}) \times 0.12^2 \times \pi/4 = -0.18$			
	L型雨水柵	$-0.60L \times 0.60B \times 0.585H \times 6 \text{箇所} = -1.26$			
	VDφ150A	$-36.04L \times 0.17^2 \times \pi/4 = -0.82$			
	コンクリート側溝	$-295.67L \times 0.57B \times 0.60H = -113.18$			
	グレーチング付集水柵	$-33.49L \times 0.60B \times 0.60H = -113.18$			
		$-0.70L \times 0.70B \times 0.80H \times 23 \text{箇所} = -9.02$			
	VU・VPφ200	$-(2.52L + 6.20L) \times 0.22^2 \times \pi/4 = -0.33$			
	U型側溝	$-254.74L \times (0.40B + 0.30B) \times 0.36H/2 = -32.10$			
		計 321.95			
		$V = 321.95/0.9 = 357.72$	m3	360	10

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量	数 位
土 砂 等 運 搬 費		$V = 521.10 - 357.72 = 163.38$	m ³	160	10
整 地		残土受入れ地での処理 = 163.38	m ³	160	10

名称	規格	計算	単位	数量	數位
材 料					
1. 排水工					
硬質ポリ塩化ビニル管	一般管 (VP) φ100×4.00m	(2.6×5箇所+2.83)/4.00m	本	4	1
T S ソ ケ ッ ト	φ100	3	個	3	1
水道用硬質塩化 ビニルライニング鋼管	SGP-VD φ150A×4.00	36.04m/4.00m	本	10	1
鋼管用ソケット	VB用 φ150A	3箇所	個	3	1
硬質ポリ塩化ビニル管	薄肉管 (VU) φ200×4.00m	(0.25+1.16+1.11)/4.00m	本	1	1
D V 継 手	90°エルブ φ200	2箇所	個	2	1
硬質ポリ塩化ビニル管	VP-RR φ200×5.00m	6.20m/5.00m	本	2	1
労務に含まれる材料					
C D 柵 360 用 縁 塊	コン蓋・底板付 360×360×590	※C D 柵据付工に使用 6箇所	基	6	1
L 型 側 溝 300B	PL2型 500×155×600	※プレキャストL型側溝据付工に使用 (28.70×π-0.60×6箇所)/0.60m	枚	145	1
L 型 雨 水 柵	300B・底なし 300×300×500	※L型雨水柵据付工に使用 6箇所	基	6	1
コンクリート側溝(車道用)	300×400×4000	※U型側溝据付工(車道用)に使用 300.04m/4.0m	基	75	1
コンクリート側溝(横断用)	300×400×4000	※U型側溝据付工(横断用)に使用 33.49m/4.0m	基	9	1
U 型 側 溝 300B	300×600×3300	※U型側溝据付工(300B)に使用 254.74m×16.5/10.0m	基	421	1
コンクリート蓋(車道用)	普通型手掛有 390×100×600	※蓋版据付工(車道用)に使用 300.04m×16.6/10.0m/10	枚	50	1
コンクリート蓋(車道用)	普通型 390×100×600	※蓋版据付工(車道用)に使用 (300.04m×16.6/10.0m-50)/2	枚	225	1
コンクリート蓋(車道用)	網付型 390×100×600	※蓋版据付工(車道用)に使用 300.04m×16.6/10.0m-50-225	枚	224	1
グレーチング蓋(横断用)	普通型 T25 L=1000	※蓋版据付工(横断用)に使用 10+7+6+5+7	枚	35	1
集水柵 400	400/700×800	※集水柵据付工(400/700×800)に使用 21基	基	21	1
集水柵 400	400/700×1000	※集水柵据付工(400/700×1000)に使用 2基	基	2	1
集水柵 400 用	普通型 T25 500×501×55	※集水柵据付工に含む 21枚+2枚	枚	23	1

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量	数 位
労 務					
1. 排水工					
ビニル管据付工	φ200	2.52m(VU)+6.20m(VP) = 8.72	m	8.7	0.1
鋼管吊込み据付	φ150	4.51+3.33+3.44+4.61+4.00 +6.41+4.00+4.00+1.74 = 36.04	m	36.0	0.1
硬質塩化 ビニル管継手工	RR型 φ200	1 = 1.00	口	1	1
硬質塩化 ビニル管継手工	TS φ200	2×2箇所(VU) = 4.00	口	4	1
鋼管小口径管継	(ねじ切り) φ150	3箇所×2 = 6.00	口	6	1
鋼管小口径管継	(ねじ込み) φ150	3箇所×2 = 6.00	口	6	1
硬質塩化 ビニル管切断工	φ200	3(VU)+1(VP) = 4.00	口	4	1
鋼管小口径管切	φ150	6箇所 = 6.00	口	6	1
コンクリート 削 孔 工	低配筋 5cm厚 φ100用	CD柵 +L型雨水柵 6箇所(VP)+6箇所(VP) = 12.00	孔	12	1
コンクリート 削 孔 工	低配筋 15cm厚 φ150用	L型雨水柵+グレーチング付集水柵 6箇所(SGP-VD)+12箇所(SGP-VD) = 18.00	孔	18	1
コンクリート 削 孔 工	低配筋 20cm厚 φ200用	グレーチング付集水柵 2箇所(VP) = 2.00	孔	2	1
CD柵据付工	コン蓋・底版共 360×360×550	6箇所 = 6.00	基	6	1
プレキャスト L型側溝据付工	砕石基礎有り 500×155×600	L型側溝(300型) 28.70×π-0.60×6箇所 = 86.52	m	86.5	0.1
L型雨水柵据付工	300B 底なし 300×300×650	6箇所 = 6.00	基	6	1
U型側溝据付工	コンクリート側溝(車道用) L4000 1900kg	300.04m = 300.04	m	300.0	0.1
U型側溝据付工	コンクリート側溝(横断用) L4000 2000kg	33.49m = 33.49	m	33.5	0.1
U型側溝据付工	300B 300×300×600 1000kg以下	254.74m = 254.74	m	254.7	0.1
蓋版据付工	コンクリート鋼製 車道用 40~170kg/枚以下	50枚+225枚 = 275.00	枚	275	1
蓋版据付工	コンクリート鋼製 車道用 40~170kg/枚以下	224枚 = 224.00	枚	224	1
蓋版据付工	グレーチング蓋 横断用 40kg/枚以下	35枚 = 35.00	枚	35	1
集水柵据付工	400/700×800	21箇所 = 21.00	基	21	1
集水柵据付工	400/700×1000	2箇所 = 2.00	基	2	1

単位数量計算書

細別： 付帯工事

規格：

1式当り

算式根拠となる構造図

別紙図面参照

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量	数 位
階 段 工					
基礎砕石工	t=10cm	$A = (1.60+1.57) \times 1.60 + 0.9 \times 0.1 = 5.16$	m2	5	1
型 枠 工	均し基礎コンクリート (設置、撤去)	$A = (1.62+1.55+0.89) \times 0.05H = 0.20$	m2	0.2	0.1
型 枠 工	鉄筋構造物 (設置、撤去)	$A = 0.655 \times 1.52 + 0.36 \times 0.18 \times 1/2 \times 7 + (1.50+2.16+0.89) \times 0.2 = 2.13$	m2	2	1
鉄 筋 工	SD345 D13	図面内鉄筋表より = 0.15	t	0.15	0.01
コンクリート人力打設工	18N/mm ² (捨コン)	$V = (1.62+1.55) \times 0.05H \times 1.60 + 0.89 \times 0.05H \times 0.10 = 0.26$	m3	0.3	0.1
コンクリート人力打設工	21N/mm ² (鉄筋構造物)	$V = 0.36 \times 0.18 \times 1/2 \times 4 \times 1.5 + (1.50+2.16) \times 0.2 \times 1.5 - 0.05 \times 0.5 \times 1.5 - 0.08 \times 0.1 \times 1/2 \times 1.5 = 1.25$	m3	1	1
雑 工 (集水樹 No.11)					
構 造 物 取 り 壊 し 工	機械施工 (無筋構造物)	$V = 1.80H \times 0.40L \times 0.60B = 0.43$	m3	0.4	0.1
型 枠 工	無筋構造物 (設置、撤去)	$A = 1.80H \times 0.60B \times 2 = 2.16$	m2	2	1
コンクリート人力打設工	18N/mm ² (無筋構造物)	$V = 1.80H \times 0.40L \times 0.60B = 0.43$	m3	0.4	0.1

場内舗装工事 数量計算書

令和5年度

横瀬町姿見山配水池築造工事

秩父広域市町村圏組合水道局

設 計 数 量 総 括 表

工 種 ・ 種 別	細 別	数 量	設計数量	単位	数値	備 考
場内整備工						
舗装工						
下層路盤工 (車道・路肩部)	全仕上り厚100mm 1層 路盤(RC-40)	1361.75	1,360	m2	10	
上層路盤工 (車道・路肩部)	全仕上り厚80mm 1層 路盤(M-30)	1361.75	1,360	m2	10	
表層 (車道・路肩部)	平均幅員3.0m超 再生密粒As(13) t=40mm PK-3	1361.75	1,360	m2	10	
下層路盤工 (車道・路肩部)	全仕上り厚100mm 1層 路盤(RC-40)	80.78	81	m2	1	
コンクリート舗装工(人力)	平均舗装厚15cm 18-8-25(20)W/C60%	76.83	77	m2	1	
コンクリート舗装工(人力)	平均舗装厚10cm 18-8-25(20)W/C60%	3.95	4	m2	1	

単位数量計算書

細別： 場内舗装工事

規格：

1式当り

算式根拠となる構造図

別紙図面参照

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量	数 位
下層路盤工 (車道・路肩部)	路盤(RC-40) t=10cm	$A = 2034.10$ (図面より) = 2034.10			
控 除	L型側溝内	$A = -669.66$ (図面より) = -669.66			
	集水柵等	$A = -1.97 - 0.72$ (図面より) = -2.69			
		計 1361.75	m2	1360	10
上層路盤工 (車道・路肩部)	路盤(M-30) t=8cm	$A = 2034.10$ (図面より) = 2034.10			
控 除	L型側溝内	$A = -669.66$ (図面より) = -669.66			
	集水柵等	$A = -1.97 - 0.72$ (図面より) = -2.69			
		計 1361.75	m2	1360	10
表 層 (車道・路肩部)	再生密粒As(13) t=4cm PK-3	$A = 2034.10$ (図面より) = 2034.10			
控 除	L型側溝内	$A = -669.66$ (図面より) = -669.66			
	集水柵等	$A = -1.97 - 0.72$ (図面より) = -2.69			
		計 1361.75	m2	1360	10
下層路盤工 (町道・Co車道)	施工幅1.8m未満 路盤(RC-40) t=10cm	$A = 3.95 + 76.83$ = 80.78	m2	81	1
コンクリート 舗 装 工	t= 15cm厚 18N/mm ²	$A = 76.83$ (図面より) = 76.83	m2	77	1
コンクリート 舗 装 工	t= 10cm厚 18N/mm ²	$A = 3.95$ (図面より) = 3.95	m2	4	1

門柱門扉フェンス工 数量計算書

令和5年度

横瀬町姿見山配水池築造工事

秩父広域市町村圏組合水道局

設計数量総括表

工種・種別	細別	数量	設計数量	単位	数値	備考
附帯構造物工						
門柱門扉工						
土工						
床掘工	土砂 小規模	8.06	8	m3	1	
基面整正工		20.97	21	m2	1	
埋戻工	発生土 土砂 小規模	1.82	2	m3	1	
土砂等運搬費	小規模 0.28BH L=5.0km以下	6.24	6	m3	1	
整地	残土受入れ地での処理	6.24	6	m3	1	
躯体工事						
砕石基礎工	t=15cm RC-40	18.78	19	m2	1	
コンクリート人力打設工	無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)高 一般養生	1.10	1	m3	1	
型枠工	鉄筋構造 省力化構造	6.61	7	m2	1	
溶接金網設置工	護岸用 D10×150×150	26.33	26	m2	1	
鉄筋工 (太径鉄筋含む)	施工規模10t未満 一般構造物 SD295 D10	0.11	0.11	t	0.01	
コンクリート人力打設工	無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)高 一般養生	0.94	0.9	m3	0.1	
コンクリート人力打設工	無筋・鉄筋構造物 24-8-25(20)高55% 一般養生	1.56	2	m3	1	
材料購入費						
門柱・門扉等		1	1	式		材料集計表のとおり

設計数量総括表

工種・種別	細別	数量	設計数量	単位	数値	備考
労務工						
門扉工 (両開きメッシュフェンス)	直忍び返し付 黒 W4000×H1500	1.00	1	組当	1	
門扉工 (片開きメッシュフェンス)	直忍び返し付 黒 W1000×H1500	1.00	1	組当	1	
門柱上侵入防止柵工	差筋D16有刺鉄線 #14	2.00	2	式	1	
車止め柵設置工	脱着式STK400 φ60.5×t2.3 WP700 H800	5.00	5	式	1	
2.フェンス工						
土工事						
床掘工	土砂 小規模	32.86	30	m3	10	
埋戻工	発生土 土砂 小規模	23.37	20	m3	10	
土砂等運搬費	小規模 0.28BH L=5.0km以下	9.49	9	m3	1	
整地	残土受入れ地での処理	9.49	9	m3	1	
材料購入費						
ネットフェンス等		1	1	式		材料集計表のとおり
労務工						
フェンス工	H1800 忍返し付き 丸パイプ支柱	453.85	453.9	m	0.1	
侵入防止警告板設置工	SUSチェーンL=8.0m W600×H450	1.00	1	式	1	
侵入防止警告板設置工	W600×H450	11.00	11	式	1	

単位数量計算書

細別： 門柱門扉工事

規格：

1式当り

算式根拠となる構造図

別紙図面参照

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量	数 位
1. 門柱・門扉工					
床 掘 工	門柱基礎	$1.45 \times 1.45 \times 0.20 \times 2$ 箇所 $V = +1.85 \times 1.85 \times 0.57 \times 2$ 箇所 = 4.74			
(土砂 小規模)	門扉基礎	$9.86 \times 1.70 \times 0.20$ $V = -1.85 \times 1.175 \times 0.2 \times 2$ 箇所 = 2.48			
	門扉捨てコン	$10.46 \times 2.10 \times 0.05$ $V = -1.85 \times 1.375 \times 0.05 \times 2$ 箇所 = 0.84			
		計 8.06	m3	8.1	0.1
基 面 整 正 工	門扉基礎	$A = 1.45 \times 1.45 \times 2$ 箇所 = 4.21			
		$A = 9.86 \times 1.70$ = 16.76			
		計 20.97	m2	21	1
埋 戻 工		$V =$ 掘削土量 = 8.06			
控 除	門柱 砕石基礎工	$-1.45 \times 1.45 \times 0.15 \times 2$ 箇所 = -0.63			
	門柱 捨てコン	$-1.45 \times 1.45 \times 0.05 \times 2$ 箇所 = -0.21			
	門柱 生コン	$-1.25 \times 1.25 \times 0.50 \times 2$ 箇所 = -1.56			
	門扉 砕石基礎工	$-9.86 \times 1.70 \times 0.15$ $+1.25 \times 0.875 \times 0.15 \times 2$ 箇所 = -2.19			
	門扉 捨てコン	$-9.86 \times 1.70 \times 0.05$ $+1.25 \times 0.875 \times 0.05 \times 2$ 箇所 = -0.73			
	門扉 基礎コン	$-10.46 \times 2.10 \times 0.05$ = -1.10			
		計 1.64			
		$V = 1.64 / 0.9$ = 1.82	m3	1.8	0.1
土砂等運搬費		$V = 8.06 - 1.82$ = 6.24	m3	6.0	1
整 地		残土受入れ地での処理 = 6.24	m3	6.0	1

名 称	規 格	計 算 式	単位	数量	数位
1. 門柱・門扉工					
砕石基礎工	門柱	$A = 1.45 \times 1.45 \times 2$ 箇所 = 4.21			
t=15cm	門扉	$A = \frac{9.86 \times 1.70}{-1.25 \times 0.875 \times 2}$ 箇所 = 14.57			
		計 18.78	m ²	19	1
コンクリート 人力打設工	無筋・鉄筋 18-8-25BB	$V = 10.46 \times 2.10 \times 0.05$ = 1.10	m ³	1	1
型 枠 工		$V = 1.45 \times 0.05 \times 8$ 箇所 = 0.58			
(鉄筋・無筋)		$V = 1.25 \times 0.5 \times 8$ 箇所 = 5.00			
		$V = \frac{9.86 \times 0.05 + 1.70 \times 0.05 \times 2}{+1.93 \times 0.05 \times 2 + 3.50 \times 0.05}$ 箇所 = 1.03			
		計 6.61	m ²	7	1
溶接金網設置工	D10×150 ×150	図面内鉄筋表より = 26.33	m ²	26	1
鉄 筋 工	SD295 D10	図面内鉄筋表より = 0.11	t	0.11	0.01
コンクリート 人力打設工	(捨てコン) 18-8-25BB	$V = 1.45 \times 1.45 \times 0.05 \times 2$ 箇所 = 0.21			
		$V = \frac{9.86 \times 1.70 \times 0.05}{-1.25 \times 0.875 \times 0.05 \times 2}$ 箇所 = 0.73			
		計 0.94	m ³	0.9	0.1
コンクリート 人力打設工	(鉄筋) 24-8-25BB	$1.25 \times 1.25 \times 0.50 \times 2$ 箇所 = 1.56	m ³	2	1

名 称	規 格	計 算	単 位	数 量	数 位
材 料					
1. 門柱・門扉工					
材 料					
銘 板	青銅製 60×20×1.5cm	2	枚	1	1
両開きメッシュフェンス門扉	直忍付 黒 H1500×W4000	1	組	1	1
片開きメッシュフェンス門扉	直忍付 黒 H1500×W1000	1	組	1	1
門柱上侵入防止柵	差筋D16有刺鉄線#14	2	式	2	1
車止め柵	脱着式STK400 φ60.5×t2.3 WP700 H800	5	式	5	1
労 務					
門扉工(両開きメッシュフェンス)	直忍付 黒 W4000×H1500	1	組当	1	1
門扉工(片開きメッシュフェンス)	直忍付 黒 W1000×H1500	1	組当	1	1
門柱上侵入防止柵工	差筋D16有刺鉄線#14	2	式	2	1
車止め柵設置工	脱着式STK400 φ60.5×t2.3 WP700 H800	5	式	5	1

単位数量計算書

細別： フェンス工事

規格：

1式当り

算式根拠となる構造図

別紙図面参照

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量	数 位
2. フェンス工					
床 掘 工	フェンス基礎	$V = \frac{0.5 \times 0.5 \times 0.55}{\times (217 \text{箇所} + 8 \text{箇所} + 14 \text{箇所})} = 32.86$	m ³	30	10
(土砂 小規模)					
埋 戻 工		$V = \text{掘削土量} = 32.86$			
控 除	フェンス 基礎ブロック	$-\frac{0.3 \times 0.3 \times 0.55}{\times (217 \text{箇所} + 8 \text{箇所} + 14 \text{箇所})} = -11.83$			
		計			
		$V = 21.03 / 0.9 = 23.37$	m ³	20	10
土砂等運搬費		$V = 32.86 - 23.37 = 9.49$	m ³	9.0	1
整 地		残土受入れ地での処理	m ³	9.0	1

名 称	規 格	計 算	単 位	数 量	数 位
2. フェンス工					
材 料					
ネットフェンス	H1800 忍返し付き 丸ハ [○] 17°支柱	453.85	m	453.9	0.1
侵入防止警告板	SUS _{チール} ＝8.0m W600×H450	1	式	1	1
侵入防止警告板	W600×H450	11	式	11	1
労 務					
フェンス工	H1800 忍返し付き 丸ハ [○] 17°支柱	453.85	m	453.9	0.1
侵入防止警告板設置工	SUS _{チール} ＝8.0m W600×H450	1	式	1	1
侵入防止警告板設置工	W600×H450	11	式	11	1

配水池進入路 数量計算書

横瀬町姿見山配水池築造工事

秩父広域市町村圏組合水道局

設計数量総括表

工種・種別	細別	数量	設計数量	単位	数値	備考
道路改良						
道路土工						
掘削工						
掘削	オープンカット 押土あり 礫質土	840.82	840	m ³	10	
残土運搬	標準 バックホウ山積0.8m ³ (平積0.6m ³) 土砂	855.11	860	m ³	10	5.5km以下 DID区間無
整地	残土受入れ地での処理	855.11	860	m ³	10	
路体盛土工						
路体(築堤)盛土工	2.5m以上4.0m未満	34.72	30	m ³	10	障害なし
法面整形工						
法面整形(切土部)	礫質土、砂質土 現場制約なし	284.06	280	m ²	10	
法面整形(盛土部)	礫質土、砂質土 現場制約なし	6.70	7	m ²	1	
軽量盛土工						
作業土工						
床掘り(掘削)	オープンカット 押土あり 礫質土	132.97	130	m ³	10	
埋戻し	(1m \geq W1)	71.62	70	m ³	10	
排水構造物工						
側溝工						
プレキャストU型側溝(A型)	車道用側溝 長尺U字溝 普通型車道用300 \times 300 \times 4000	303.33	303	m	1	
車道用側溝蓋	B型配列 (右側) 390 \times 600 \times 100	253.0	253	枚	1	
車道用側溝蓋	B型配列 (右側) 網付き 390 \times 600 \times 100	253.0	253	枚	1	

設計数量総括表

工種・種別	細別	数量	設計数量	単位	数値	備考
プレキャストU型側溝(E型)	横断側溝 長尺U字溝 300×300 L=4000mm 1000kg以下	10.6	11	m	1	グレーチング1
車道用側溝蓋	グレーチング T-25 390×995×100	10.6	11	枚	1	グレーチング1
プレキャストU型側溝(F型)	横断側溝 長尺U字溝 300×400 L=4000mm 1000kg以下	5.72	6	m	1	グレーチング1
車道用側溝蓋	グレーチング T-25 390×995×100	5.70	6	枚	1	グレーチング1
コンクリート 人力打設 無筋・鉄筋構造物	18-8-25(20)高60% 一般養生	1.73	2	m3	1	間詰コンクリート
自由勾配側溝(B型)	自由勾配 車道用側溝 L=2000mm 300×800	7.12	7	m	1	
車道用側溝蓋	B型配列 390×600×100	4.0	4	枚	1	
車道用側溝蓋	B型配列 網付き 390×600×100	4.0	4	枚	1	
自由勾配側溝(C型)	自由勾配 車道用側溝 L=2000mm 300×900	9.02	9	m	1	
車道用側溝蓋	B型配列 390×600×100	5.0	5	枚	1	
車道用側溝蓋	B型配列 網付き 390×600×100	5.0	5	枚	1	
自由勾配側溝(D型)	自由勾配 車道用側溝 L=2000mm 300×700	5.09	5	m	1	
車道用側溝蓋	B型配列 390×600×100	3.0	3	枚	1	
車道用側溝蓋	B型配列 網付き 390×600×100	3.0	3	枚	1	
コンクリート 人力打設 無筋・鉄筋構造物	18-8-25(20)高60% 一般養生	1.55	2	m3	1	自由勾配 調整コンクリート
コンクリート 人力打設 無筋・鉄筋構造物	18-8-25(20)高60% 一般養生	0.04	0.04	m3	0.1	横断側溝 調整コンクリート
集水柵・マンホール工						
現場打ち 集水柵(A1)	内500×500×479h	1.0	1	箇所	1	
現場打ち 集水柵(A2)	内500×500×479h	1.0	1	箇所	1	

設計数量総括表

工種・種別	細別	数量	設計数量	単位	數位	備考
現場打ち 集水桝(A3)	内500×500×479h	1.0	1	箇所	1	
現場打ち 集水桝(A4)	内500×500×479h	1.0	1	箇所	1	
プレキャスト 集水桝(A5)	ロングU桝300用 570×600×650h	1.0	1	箇所	1	
プレキャスト 集水桝(A6)	ロングU桝300用 570×600×750h	1.0	1	箇所	1	
プレキャスト 集水桝(A7)	ロングU桝300用 570×600×650h	1.0	1	箇所	1	
プレキャスト 集水桝(A8)	ロングU桝300用 570×600×750h	1.0	1	箇所	1	
構造物撤去工						
防護柵撤去工						
既設防護柵	土中建込 ビームパネル式	225.07	225	m	1	支柱間隔2m
処分費	スクラップ ヘビーH3	3.38	3.4	t	0.1	
構造物取壊し工						
コンクリート構造物取壊し	無筋	47.88	48	m ³	1	
舗装版切断	コンクリート舗装版 15cm以下 擁壁	10.38	10	m	1	
舗装版切断	アスファルト舗装版 15cm以下	58.31	58	m	1	
舗装版破砕工	アスファルト舗装版 厚15cm以下	359.82	360	m ²	10	
排水構造物撤去						
構造物とりこわし	無筋構造物 機械施工	29.13	29	m ³	1	
縁石撤去工						
既設地先境界		27.86	28	m	1	
運搬処理工						

設計数量総括表

工種・種別	細別	数量	設計数量	単位	數位	備考
殻運搬 コンクリート(無筋) 構造物とりこわし	機械積込 5.7km以下 DID区間無	77.57	78	m ³	1	タイヤ損耗費(良好)含む
殻運搬 舗装版破碎	機械 騒対不要、厚15cm超又は必要 4.5km以下 DID区間無	17.99	18	m ³	1	タイヤ損耗費(良好)含む
廃材持込料	As廃材	42.28	42	t	1	
廃材持込料	Co廃材[無筋]	182.28	182	t	1	
舗装工						
下層路盤(車道路肩部)	再生クラッシュラン RC-40 全仕上り厚120mm 1層施工	935.3	935	m ²	1	
上層路盤(車道路肩部)	粒度調整碎石 M-30 全仕上り厚100mm 1層施工	935.3	935	m ²	1	
表層(車道・路肩部) 1 層当り仕上厚50mm	再生密粒度アスコン(13) 厚50mm	935.3	935	m ²	1	
安全施設工						
視線誘導標	ラバーポール H=800	21.0	21	本	1	

掘削土 計 算 書 No.6

測 点 番 号	距 離	横断面積 法——長	平 横断面積 均 法——長	立 法 米 平 法 米	摘 要
BP		0.0			
	7.90		0.50	3.95	
0+7.90		1.0			
	9.86		1.00	9.86	
IP1		1.0			
	5.00		1.85	9.25	
IP2		2.7			
	17.24		6.55	112.92	
NO2		10.4			
	10.54		10.15	106.98	
SP3		9.9			
	9.46		7.45	70.48	
NO3		5.0			
	18.32		4.85	88.85	
ECBC4		4.7			
	1.68		4.50	7.56	
NO4		4.3			
	20.00		5.65	113.00	
NO5		7.0			
	10.80		5.80	62.64	
5+10.8		4.6			
	9.20		6.15	56.58	
NO6		7.7			
	13.20		12.10	159.72	
6+13.20		16.5			
	7.70		10.95	84.32	
IP5		5.4			
	7.60		2.70	20.52	
7+8.50		0.0			
	4.28		0.00	0.00	
7+12.78		0.0			

小 計	152.78			906.63	
合 計					

土 工 集 計 調 書

No.5

種 別	計 算 式	単 位	数 量
掘 削 土	(別紙計算書より) V = 936.38 +		
	(取壊工計算書より) (取壊工計算書より) (取壊工計算書より) - 47.61 - 17.99 - 0.27		
	(撤去工計算書より) (取壊工計算書より) (撤去工計算書より) - 5.27 - 6.37 - 16.27		
	(撤去工計算書より) (撤去工計算書より) - 1.22 - 0.56 = 840.82	m3	840.82
床 掘 土	(別紙計算書より) (別紙計算書より) (別紙計算書より) V = 128.67 + 1.50 + 1.40		
	(別紙計算書より) + 1.40 = 132.97	m3	132.97
埋 戻 土 (1m≧W1)	(別紙計算書より) (撤去工計算書より) (別紙計算書より) V = 69.72 + 0.40 + 0.60		
	(別紙計算書より) + 0.90 = 71.62	m3	71.62
路 体 盛 土	(別紙計算書より) V = 34.72 = 34.72	m3	34.72
残 土	V = 841+133 - (72+35)/0.9 = 855.11	m3	855.11
整 地	残土受入れ場での整地 残土量＝整地	m3	855.11

計 算 書						
床 掘 土						No.8
測 点 番 号	距 離	横断面積 法——長	平 横断面積 均法——長	立 法 米 平 法 米	摘 要	
BP		0.0				
	7.90		0.15	1.19		
0+7.90		0.3				
	9.86		0.30	2.96		
IP1		0.3				
	5.00		0.70	3.50		
IP2		1.1				
	17.24		0.90	15.52		
NO2		0.7				
	10.54		0.70	7.38		
SP3		0.7				
	9.46		0.70	6.62		
NO3		0.7				
	18.32		0.70	12.82		
ECBC4		0.7				
	1.68		0.70	1.18		
NO4		0.7				
	20.00		0.70	14.00		
NO5		0.7				
	10.80		0.70	7.56		
5+10.8		0.7				
	9.20		0.70	6.44		
NO6		0.7				
	13.20		0.70	9.24		
6+13.20		0.7				
	7.70		1.00	7.70		
IP5		1.3				
	7.60		0.65	4.94		
7+8.50		0.0				
	4.28		0.40	1.71		
7+12.78		0.8				
小 計	152.78			102.76		
合 計						

計 算 書

床掘土

No.9

測点番号	距離	横断面積 法—長	平横断面積 均法—長	立法米 平法米	摘 要
7+12.78		0.8			
	0.00		0.80	0.00	
7+12.78		0.8			
	7.22		1.00	7.22	
NO8		1.2			
	0.00		0.90	0.00	
NO8		0.6			
	15.73		0.60	9.44	
EP		0.6			
B0+2.5		0.1			
	2.00		0.35	0.70	
B0+4.5		0.6			
	9.00		0.95	8.55	
BEP		1.3			

小計	33.95			25.91	
合計	186.73			128.67	

埋戻土 (1m \geq W1)		計 算 書			No.10
測 点 番 号	距 離	横断面積 法——長	平 横断面積 均 法——長	立 法 米 平 法 米	摘 要
BP		0.0			
	7.90		0.10	0.79	
0+7.90		0.2			
	9.86		0.20	1.97	
IP1		0.2			
	5.00		0.35	1.75	
IP2		0.5			
	17.24		0.45	7.76	
NO2		0.4			
	10.54		0.40	4.22	
SP3		0.4			
	9.46		0.40	3.78	
NO3		0.4			
	18.32		0.40	7.33	
ECBC4		0.4			
	1.68		0.40	0.67	
NO4		0.4			
	20.00		0.40	8.00	
NO5		0.4			
	10.80		0.40	4.32	
5+10.8		0.4			
	9.20		0.40	3.68	
NO6		0.4			
	13.20		0.40	5.28	
6+13.20		0.4			
	7.70		0.45	3.47	
IP5		0.5			
	7.60		0.25	1.90	
7+8.50		0.0			
	4.28		0.20	0.86	
7+12.78		0.4			
小 計	152.78			55.78	
合 計					

盛 土						計 算 書		No.12
測 点 番 号	距 離	横断面積 法——長	平 横断面積 均 法——長	立 法 米 平 法 米	摘 要			
BP		0.0						
	7.90		0.00	0.00				
0+7.90		0.0						
	9.86		0.00	0.00				
IP1		0.0						
	5.00		0.00	0.00				
IP2		0.0						
	17.24		0.00	0.00				
NO2		0.0						
	10.54		0.00	0.00				
SP3		0.0						
	9.46		0.00	0.00				
NO3		0.0						
	18.32		0.00	0.00				
ECBC4		0.0						
	1.68		0.00	0.00				
NO4		0.0						
	20.00		0.00	0.00				
NO5		0.0						
	10.80		0.00	0.00				
5+10.80		0.0						
	9.20		0.00	0.00				
NO6		0.0						
	13.20		0.00	0.00				
6+13.20		0.0						
	7.70		0.00	0.00				
IP5		0.0						
	7.60		1.10	8.36				
7+8.50		2.2						
	4.28		1.60	6.85				
7+12.78		1.0						
小 計	152.78			15.21				
合 計								

盛 土 計 算 書 No.13

測 点 番 号	距 離	横断面積 法——長	平 横断面積 均 法——長	立 法 米 平 法 米	摘 要
7+12.78	0.00	1.0	1.00	0.00	
7+12.78	7.22	1.0	0.50	3.61	
NO8	15.73	0.0	0.00	0.00	
EP		0.0			
B0+2.5	2.00	3.8	3.00	6.00	
B0+4.5	9.00	2.2	1.10	9.90	
BEP		0.0			

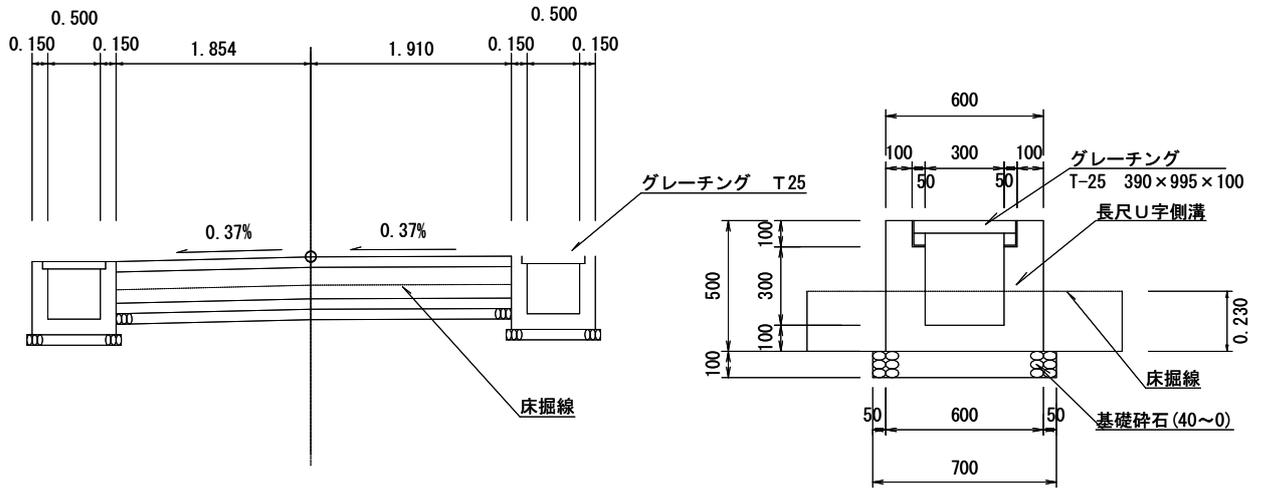
小 計	33.95			19.51	
合 計	186.73			34.72	

材料計算書

横断側溝 1

1箇所

【略図】



床掘 $0.4\text{m}^2 \times 3.76 = 1.50\text{m}^3$

埋戻土 $1\text{m} \geq \text{W1} \quad 0.1\text{m}^2 \times 3.76 = 0.38\text{m}^3$

名称	計算式	単位	数量	摘要
床掘土	$V = 1.50$	m ³	1.5	
埋戻土	$V = 0.38$	m ³	0.4	

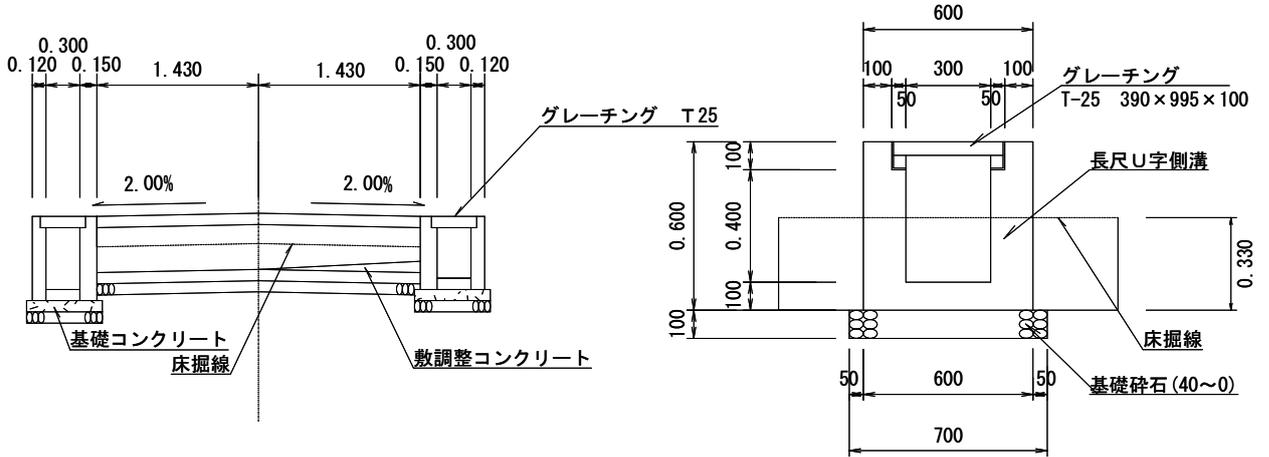
横断側溝 2

材料計算書

No.15

1箇所

【略図】

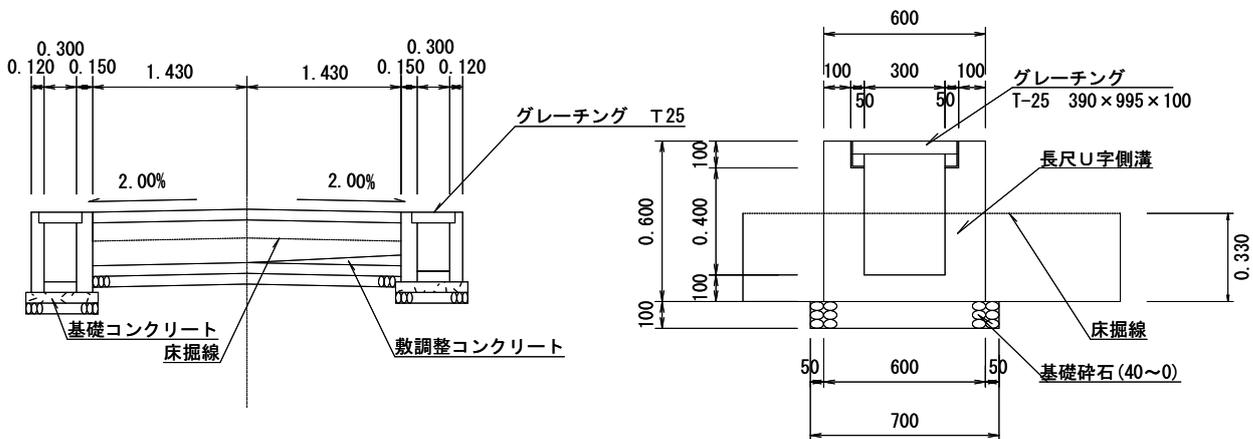


床掘 $0.5\text{m}^2 \times 2.86 = 1.43\text{m}^3$

埋戻土 $1\text{m} \geq W1 \quad 0.2\text{m}^2 \times 2.86 = 0.57\text{m}^3$

名称	計算式	単位	数量	摘要
床掘土	$V = 1.43$	m ³	1.4	
埋戻土	$V = 0.57$	m ³	0.6	

【略図】



床掘 $0.5\text{m}^2 \times 2.86 = 1.43\text{m}^3$

埋戻土 $1\text{m} \geq W1 \quad 0.3\text{m}^2 \times 2.86 = 0.86\text{m}^3$

名称	計算式	単位	数量	摘要
床掘土	V= 1.43	m3	1.4	
埋戻土	V= 0.86	m3	0.9	

法 面 工 集 計 調 書

No.17 (1号箇所)

種 別	計 算 式	単 位	数 量
法 面 工			
	左側 (別紙計算書より) 右側 (別紙計算書より)		
切土法面整形	A = 273.74 + 10.32 = 284.06	m2	284.06
	左側 (別紙計算書より) (別紙計算書より)		
盛土法面整形	A = 1.50 + 5.20 = 6.70	m2	6.70

切土法面整形(左)						計 算 書		No.18
測 点 番 号	距 離	横断面積 法 長	平 横断面積 均 法 長	立 法 米 平 法 米	摘 要			
BP		0.0						
	7.90		0.85	6.72				
0+7.90		1.7						
	9.86		1.70	16.76				
IP1		1.7						
	5.00		1.80	9.00				
IP2		1.9						
	17.24		2.20	37.93				
NO2		2.5						
	10.54		2.60	27.40				
SP3		2.7						
	9.46		1.95	18.45				
NO3		1.2						
	18.32		1.70	31.14				
ECBC4		2.2						
	1.68		2.25	3.78				
NO4		2.3						
	20.00		2.45	49.00				
NO5		2.6						
	10.80		1.95	21.06				
5+10.80		1.3						
	9.20		1.80	16.56				
NO6		2.3						
	13.20		2.10	27.72				
6+13.20		1.9						
	7.70		0.95	7.32				
IP5		0.0						
	7.60		0.00	0.00				
7+8.50		0.0						
	4.28		0.00	0.00				
7+12.78		0.0						
小 計	152.78			272.84				
合 計								

切土法面整形(右)						計 算 書		No.20
測 点 番 号	距 離	横断面積 法 長	平 横断面積 均 法 長	立 法 米 平 法 米	摘 要			
BP		0.0						
	7.90		0.00	0.00				
0+7.90		0.0						
	9.86		0.00	0.00				
IP1		0.0						
	5.00		0.00	0.00				
IP2		0.0						
	17.24		0.00	0.00				
NO2		0.0						
	10.54		0.00	0.00				
SP3		0.0						
	9.46		0.00	0.00				
NO3		0.0						
	18.32		0.00	0.00				
ECBC4		0.0						
	1.68		0.00	0.00				
NO4		0.0						
	20.00		0.00	0.00				
NO5		0.0						
	10.80		0.15	1.62				
5+10.80		0.3						
	9.20		0.15	1.38				
NO6		0.0						
	13.20		0.35	4.62				
6+13.20		0.7						
	7.70		0.35	2.70				
IP5		0.0						
	7.60		0.00	0.00				
7+8.50		0.0						
	4.28		0.00	0.00				
7+12.78		0.0						
小 計	152.78			10.32				
合 計								

盛土法面整形(左)						計 算 書		No.22
測 点 番 号	距 離	横断面積 法 長	平 横断面積 均 法 長	立 法 米 平 法 米	摘 要			
BP		0.0						
	7.90		0.00	0.00				
0+7.90		0.0						
	9.86		0.00	0.00				
IP1		0.0						
	5.00		0.00	0.00				
IP2		0.0						
	17.24		0.00	0.00				
NO2		0.0						
	10.54		0.00	0.00				
SP3		0.0						
	9.46		0.00	0.00				
NO3		0.0						
	18.32		0.00	0.00				
ECBC4		0.0						
	1.68		0.00	0.00				
NO4		0.0						
	20.00		0.00	0.00				
NO5		0.0						
	10.80		0.00	0.00				
5+10.80		0.0						
	9.20		0.00	0.00				
NO6		0.0						
	13.20		0.00	0.00				
6+13.20		0.0						
	7.70		0.00	0.00				
IP5		0.0						
	7.60		0.00	0.00				
7+8.50		0.0						
	4.28		0.35	1.50				
7+12.78		0.7						
小 計	152.78			1.50				
合 計								

盛土法面整形(右)						計 算 書		No.24
測 点 番 号	距 離	横断面積 法 長	平 横断面積 均 法 長	立 法 米 平 法 米	摘 要			
BP		0.0						
	7.90		0.00	0.00				
0+7.90		0.0						
	9.86		0.00	0.00				
IP1		0.0						
	5.00		0.00	0.00				
IP2		0.0						
	17.24		0.00	0.00				
NO2		0.0						
	10.54		0.00	0.00				
SP3		0.0						
	9.46		0.00	0.00				
NO3		0.0						
	18.32		0.00	0.00				
ECBC4		0.0						
	1.68		0.00	0.00				
NO4		0.0						
	20.00		0.00	0.00				
NO5		0.0						
	10.80		0.00	0.00				
5+10.80		0.0						
	9.20		0.00	0.00				
NO6		0.0						
	13.20		0.00	0.00				
6+13.20		0.0						
	7.70		0.00	0.00				
IP5		0.0						
	7.60		0.00	0.00				
7+8.50		0.0						
	4.28		0.00	0.00				
7+12.78		0.0						
小 計	152.78			0.00				
合 計								

取 壊 工 集 計 調 書

No.26

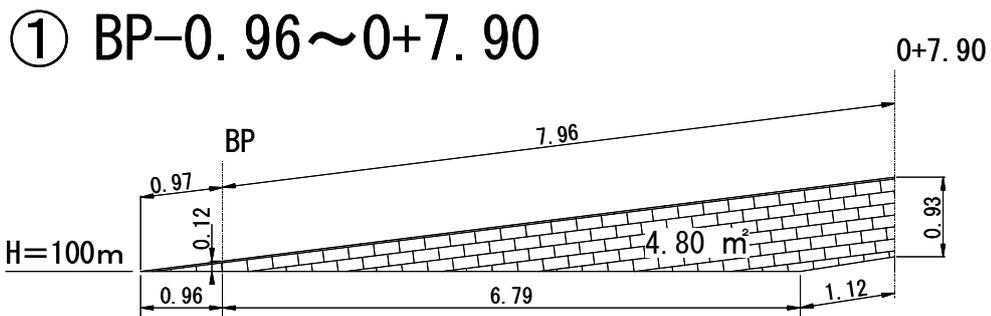
種 別	計 算 式	単 位	数 量
既 設 擁 壁	ブロック擁壁		
	擁壁切断		
舗装版切断	$7.76 + 0.84 + 0.89 + 0.89 = 10.38$	m	10.38
	(別紙計算書より)		
Co 殻 運 搬	$V = 1.82 + 35.24 + 10.55$		
	$= 47.61$	m ³	集計へ
Co 廃材処分量	$47.61 \times 2.35 = 111.88$	t	集計へ
舗 装 版 切 断	(別紙計算書より)		
(厚 5 cm)	$L = 58.31 = 58.31$	m	58.31
舗 装 版 破 碎	(別紙計算書より)		
(厚 5 cm)	$A = 359.82 = 359.82$	m ²	359.82
既 設 集 水 枿	650×650 コンクリート製蓋付き		
	(別紙計算書より)		
Co 殻 運 搬	$V = 0.27 \times 1 = 0.27$	m ³	集計へ
Co 廃材処分量	$0.27 \times 2.35 = 0.63$	t	集計へ
コンクリート構造 物取壊し	擁壁 集水枿 $47.61 + 0.27 = 47.88$	m ³	47.88
運 搬 処 理 工			
	擁壁 集水枿 既設地境界		
Co殻運搬(無筋)	$47.61 + 0.27 + 0.56$		
	側溝A 側溝B 側溝C		
	$5.27 + 6.37 + 16.27$		
	側溝D		
	$1.22 = 77.57$	m ³	77.57
	舗装厚		
As 殻 運 搬	$V = 359.82 \times 0.05 = 17.99$	m ³	17.99
As 廃材処分量	$17.99 \times 2.35 = 42.28$	t	42.28
	擁壁 集水枿 既設地境界		
Co 廃材処分量	$111.88 + 0.63 + 1.32$		
	側溝A 側溝B 側溝C		
	$12.38 + 14.97 + 38.23$		
	側溝D		
	$2.87 = 182.28$	t	182.28

撤去工
既設擁壁取壊①

材料計算書

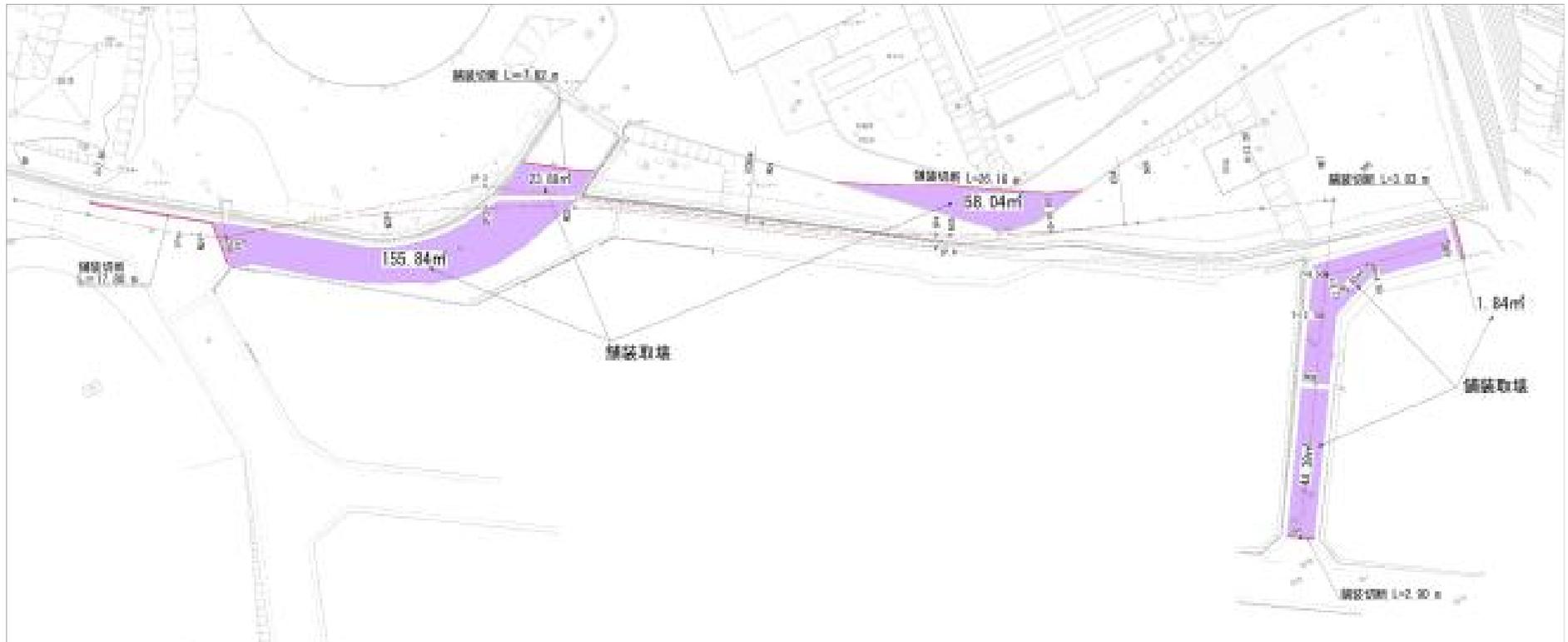
No.27

【略図】



名称	計 算 式	単位	数 量	摘 要
	BP-0.96 ~ 0+7.90			
既 設 擁 壁	ブロック擁壁	m ²	4.80	
体 積	$V = 4.80 \times 0.38 = 1.82$	m ³	1.82	
	小 計	m ³	1.82	

【略図】



既設舗装取壊工 $A = 155.84 + 23.88 + 58.04 + 1.84 + 75.83 + 44.39$
 $= 359.82 \text{ m}^2$

舗装切断長 $L = 17.80 + 7.62 + 26.16 + 3.83 + 2.90$
 $= 58.31 \text{ m}$

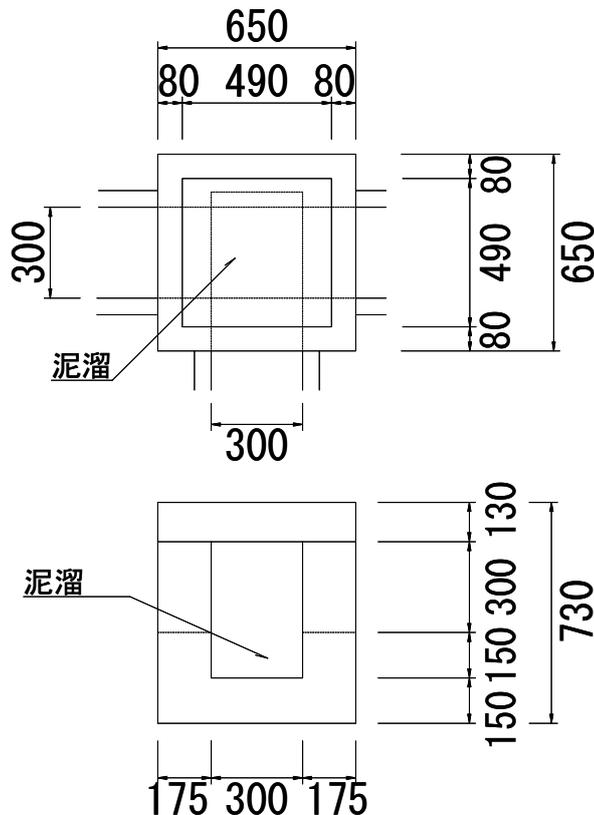
取壊工
既設集水枡取壊し

材料計算書

No.31

1基当り

【略図】



名称	計算式	単位	数量	摘要
既設集水枡	コンクリート製蓋付き	基	1.00	
体積	無筋構造物 $V = 0.65 \times 0.65 \times 0.73 - 0.30 \times 0.30 \times 0.45$	m3	0.27	

撤 去 工 集 計 調 書

No.32

種 別	計 算 式	単 位	数 量
既 設 側 溝 A	側溝300B		
	NO.3~NO.7右側		
撤 去 延 長	$L = 19.20 + 4.26 + 73.89 + 8.03 = 105.38$	m	
構 造 物 と り こ わ し	$V = 105.38 \times 0.05 = 5.27$	m ³	集計
	(別紙計算書より)		
Co 廃材運搬工	$V = 105.38 \times 0.05 = 5.27$	m ³	取壊し工へ
Co 廃材処分	$5.27 \times 2.35 = 12.38$	t	取壊し工へ
既 設 側 溝 B	側溝300B(両側にコンクリート補強)		
	0+7.90~NO.3		
撤 去 延 長	$L = 53.11 = 53.11$	m	
	(別紙計算書より)		
構 造 物 と り こ わ し	$V = 53.11 \times 0.12 = 6.37$	m ³	集計へ
	(別紙計算書より)		
Co 廃材運搬工	$V = 53.11 \times 0.12 = 6.37$	m ³	取壊し工へ
Co 廃材処分	$6.37 \times 2.35 = 14.97$	t	取壊し工へ
既 設 側 溝 C	車道用U字側溝300		
	BEP~7+8.50~EP(右) 同(左)		
撤 去 延 長	$L = 43.56 + 37.78 = 81.34$	m	
	(別紙計算書より)		
構 造 物 と り こ わ し	$V = 81.34 \times 0.20 = 16.27$	m ³	集計へ
	(別紙計算書より)		
Co 廃材運搬工	$V = 81.34 \times 0.20 = 16.27$	m ³	取壊し工へ
Co 廃材処分	$16.27 \times 2.35 = 38.23$	t	取壊し工へ
既 設 側 溝 D	横断用U字側溝300		
	NO.8 BEP		
撤 去 延 長	$L = 2.91 + 2.90 = 5.81$	m	
	(別紙計算書より)		
構 造 物 と り こ わ し	$V = 5.81 \times 0.21 = 1.22$	m ³	集計へ
	(別紙計算書より)		
Co 廃材運搬工	$V = 5.81 \times 0.21 = 1.22$	m ³	取壊し工へ
Co 廃材処分	$1.22 \times 2.35 = 2.87$	t	取壊し工へ

撤 去 工 集 計 調 書

No.33

種 別	計 算 式	単 位	数 量
構造物とりこわし	5.27 + 6.37 + 16.27		
	+ 1.22 = 29.13	m ³	29.13
既設防護柵	ネットフェンス (別紙材料表より)		
	BP+3.5～SP3+3.0 NO3+2.2～IP5+1.8		
撤去量(場内)	L= 53.50 + 84.19 = 137.69	m	
	IP2+3.0～SP3+3.0右 NO3+14.8～6+13.20右		
撤去量(宅地境界)	L= 28.71 + 58.67 = 87.38	m	
	場内 宅地境界		
合 計	L= 137.69 + 87.38 = 225.07	m	225.07
	合計延長 1スパン		
撤 去 量	225.07 ÷ 2.00 = 112.54		
	112.5 × 30kg = 3375.0		
スクラップ控除	3,375.0 ÷ 1000.0 = 3.4	t	3.4
既設地先境界	地先境界ブロックC型		
	NO4+7.8～NO5+14.40左 (別紙材料表より)		
撤 去 延 長	L= 27.86 = 27.86	m	27.86
	(別紙材料表より)		
Co 廃材運搬	V= 27.86 × 0.02 = 0.56	m ³	取壊しへ合計
Co 廃材処分	0.56 × 2.35 = 1.32	t	取壊しへ合計

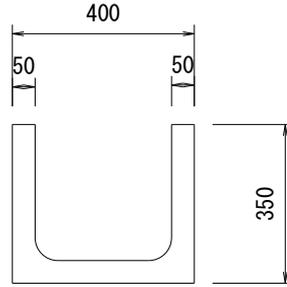
撤去工
既設側溝撤去A

材料計算書

No.34

1m当り

【略図】



名称	計 算 式	単位	数 量	摘 要
既 設 側 溝	側溝 300B	m	1.00	
体 積	$V = (0.35 \times 0.40 - 0.30 \times 0.30) \times 1.0$	m ³	0.05	

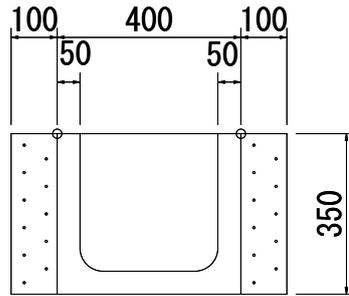
撤去工
既設側溝撤去B

材料計算書

No.35

1m当り

【略図】



名称	計 算 式	単位	数 量	摘 要
既 設 側 溝	側溝 300B(両側にコンクリート補強有)	m	1.00	
体 積	$V = (0.35 \times 0.60 - 0.30 \times 0.30) \times 1.0$	m ³	0.12	

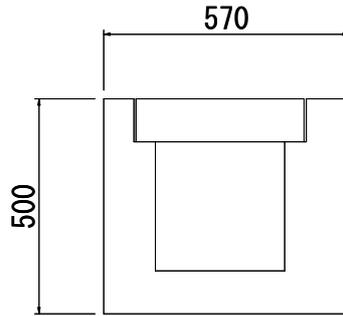
撤去工
既設側溝撤去C

材 料 計 算 書

No.36

1m当り

【略図】



名 称	計 算 式	単 位	数 量	摘 要
既 設 側 溝	車道用U字溝 300	m	1.00	
体 積	$V = (0.57 \times 0.50 - 0.30 \times 0.30) \times 1.0$	m ³	0.20	

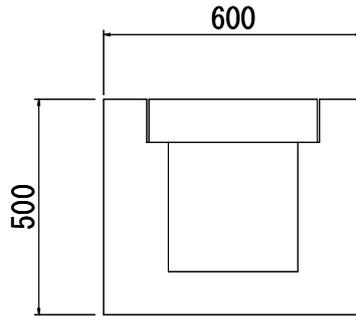
撤去工
既設側溝撤去D

材 料 計 算 書

No.37

1m当り

【略図】



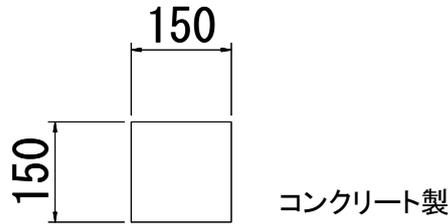
名 称	計 算 式	単 位	数 量	摘 要
既 設 側 溝	横断用U字溝 300	m	1.00	
体 積	$V = (0.60 \times 0.50 - 0.30 \times 0.30) \times 1.0$	m ³	0.21	

撤去工
既設地先境界

材料計算書

No.38

【略図】



名称	計算式	単位	数量	摘要
既設地先境界	地先境界ブロック C型	m	27.86	
体積(1m当たり)	$V = (0.15 \times 0.15) \times 1.0$	m ³	0.02	

撤去工
既設防護柵撤去

材 料 計 算 書

No.39

【略図】



場内		
①	L = 53.50 m	ネットフェンス
②	L = 84.19 m	ネットフェンス

宅地境界		
③	L = 28.71 m	ネットフェンス
④	L = 58.67 m	ネットフェンス

排水工 集計調書

No.40

種 別	計 算 式	単 位	数 量
車道用側溝	(右側)		
A型長尺U字溝 300×300	IP2(集水枡A2)～NO8(集水枡A5) L= 128.79 = 128.79	m	
	NO8(集水枡A5)～EP L= 15.37 = 15.37	m	
	(左側)		
	0+7.90～IP2(集水枡A1) L= 13.07 = 13.07	m	
	IP2(集水枡A1)～IP5(集水枡A3) L= 120.79 = 120.79	m	
	7+5.9(集水枡A4)～BEP(集水枡A8) L= 9.98 = 9.98	m	
	NO8(集水枡A5)～EP L= 15.33 = 15.33	m	
	計 303.33	m	303.33
車道用側溝蓋	B型配列 (右側) 390×600×100		
	$303.3 \div 0.6 = 505.5 \div 2 = 253$	枚	253.0
車道用側溝蓋	B型配列 網付き (右側) 390×600×100		
	$303.3 \div 0.6 = 505.5 \div 2 = 253$	枚	253.0
横断側溝			
長尺U字溝E型 300×300(横断用)	IP2付近 L= 3.76 = 3.76	m	
	IP5(集水枡A3)～7+5.9(集水枡A4) L= 6.84 = 6.84	m	
	計 10.60	m	10.6
車道用側溝蓋	B型配列 グレーチング (右側) 390×995×100		
		枚	10.6
横断側溝			
グレーチングF型 300×400(横断用)	NO8付近 L= 2.86 = 2.86	m	

排水工 集計調書

No.41

種 別	計 算 式	単 位	数 量
	BEP付近		
	L= 2.86 = 2.86	m	
	計 5.72	m	5.72
	B型配列 グレーチング		
車道用側溝蓋	(右側) 390×995×100	枚	5.7
	(右側) 7+6.69~EP		
間詰コンクリート	V= 28.87 × 0.06 = 1.73	m ³	1.73
車道用側溝 自由勾配	(左側)		
長尺U字溝B型 300×800	NO8(集水枡A6)~7+12.78 L= 7.12 = 7.12	m	7.12
	B型配列		
車道用側溝蓋	(左側) 390×600×100 7.1÷2= 3.55	枚	4.0
	B型配列 網付き		
車道用側溝蓋	(左側) 390×600×100 7.1÷2= 3.55	枚	4.0
車道用側溝 自由勾配			
長尺U字溝C型 300×900	7+12.78~B0+8.50 L= 9.02 = 9.02	m	9.02
	B型配列		
車道用側溝蓋	(右側) 390×600×100 4.51	枚	5.0
	B型配列 網付き		
車道用側溝蓋	(右側) 390×600×100 4.51	枚	5.0
車道用側溝 自由勾配			
長尺U字溝D型 300×700	B0+8.50~BEP L= 5.09 = 5.09	m	5.09
	B型配列		
車道用側溝蓋	(右側) 390×600×100 3.00	枚	3.0
	B型配列 網付き		
車道用側溝蓋	(右側) 390×600×100 3.00	枚	3.0

排水工 集計調書

No.42

種 別	計 算 式	単 位	数 量
調整コンクリート			
自由勾配側溝	NO8(集水枡A6)~BEP(集水枡A7) V= 1.55	m3	1.55
横断側溝	NO8(集水枡A6)+BEP(集水枡A7) V= 0.02 × 2	m3	0.04
集水枡 (A1)	IP2 n= 1.0 = 1.0	基	1.0
集水枡 (A2)	IP2 n= 1.0 = 1.0	基	1.0
集水枡 (A3)	IP5 n= 1.0 = 1.0	基	1.0
集水枡 (A4)	7+5.9 n= 1.0 = 1.0	基	1.0
集水枡 (A5)	NO8 n= 1.0 = 1.0	基	1.0
集水枡 (A6)	NO8 n= 1.0 = 1.0	基	1.0
集水枡 (A7)	BEP n= 1.0 = 1.0	基	1.0
集水枡 (A8)	BEP n= 1.0 = 1.0	基	1.0

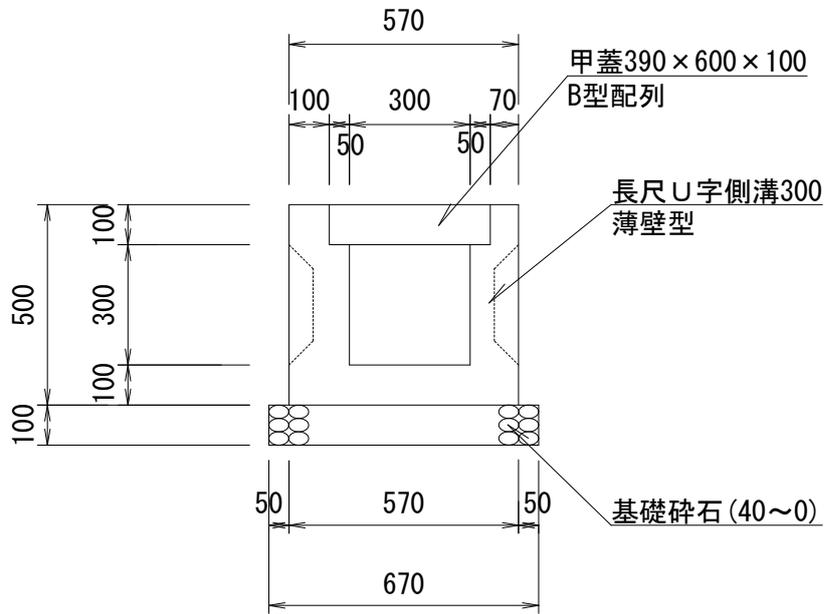
車道用側溝A型
長尺U字溝300×300

材料計算書

No.43

10m当り

【略図】



名称	計算式	単位	数量	摘要
側溝	長尺U字側溝300×300(薄壁型)	m	10.0	
甲蓋	B型配列 390×600×100	枚	16.6	
基礎碎石	$A = 0.67 \times 10.0$	m ²	6.70	厚10cm

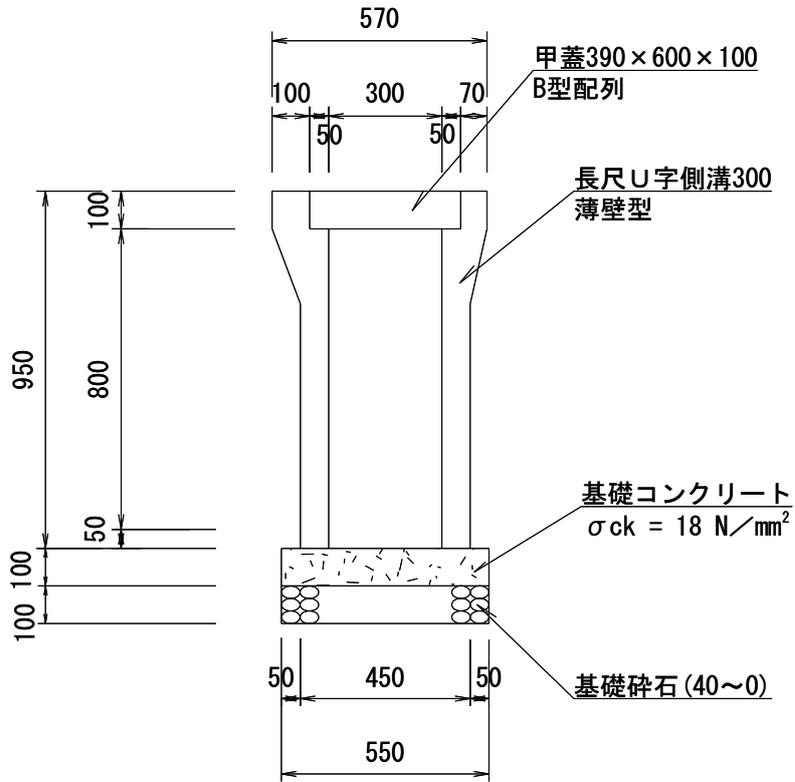
車道用側溝B型
長尺U字溝自由勾配側溝

材料計算書

No.44

10m当り

【略図】



名称	計算式	単位	数量	摘要
側溝	長尺U字溝自由勾配側溝 300×800	m	10.0	
甲蓋	B型配列 390×600×100	枚	10.0	
基礎碎石	$A = 0.55 \times 10.0$	m ²	5.5	厚10cm
基礎コンクリート	$A = 0.55 \times 10.0 \times 0.10$	m ³	0.55	
基礎型枠	$A = 0.10 \times 10 \times 2$	m ²	2.0	

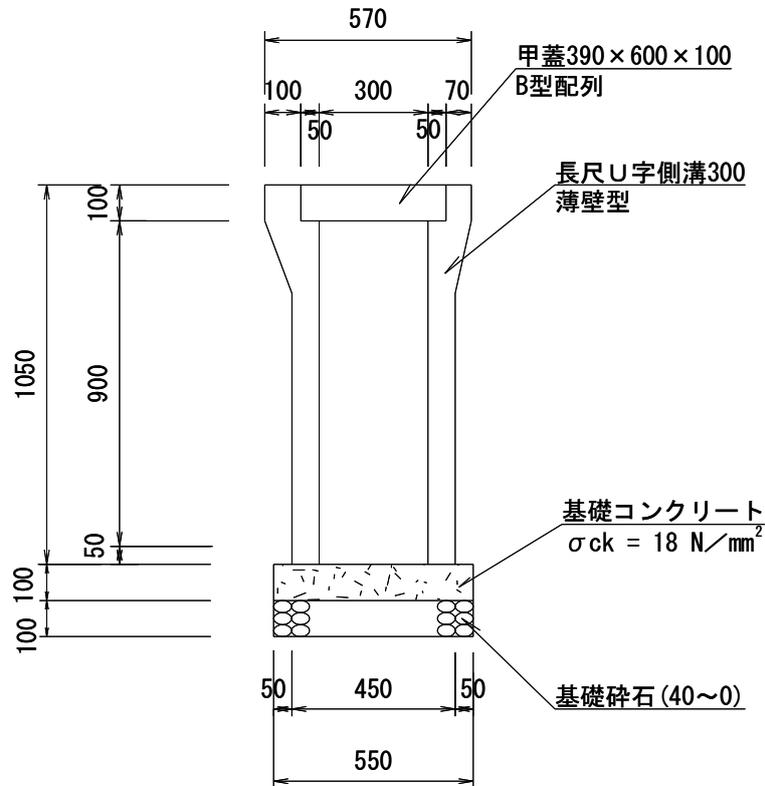
車道用側溝C型
長尺U字溝自由勾配側溝

材料計算書

No.45

10m当り

【略図】



名称	計 算 式	単位	数 量	摘 要
側 溝	長尺U字溝自由勾配側溝 300×900	m	10.0	
甲 蓋	B型配列 390×600×100	枚	10.0	
基礎碎石	$A = 0.55 \times 10.0$	m ²	5.5	厚10cm
基礎コンクリート	$A = 0.55 \times 10.0 \times 0.10$	m ³	0.55	
基礎型枠	$A = 0.10 \times 10 \times 2$	m ²	2.0	

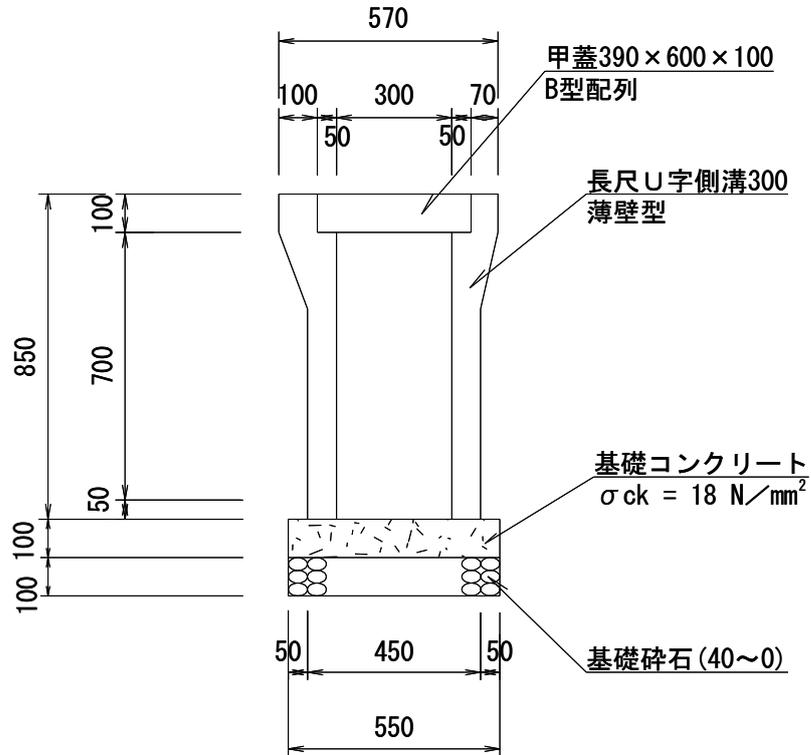
車道用側溝D型
長尺U字溝自由勾配側溝

材料計算書

No.46

10m当り

【略図】



名称	計算式	単位	数量	摘要
側溝	長尺U字溝自由勾配側溝 300×700	m	10.0	
甲蓋	B型配列 390×600×100	枚	10.0	
基礎碎石	$A = 0.55 \times 10.0$	m ²	5.5	厚10cm
基礎コンクリート	$A = 0.55 \times 10.0 \times 0.10$	m ³	0.55	
基礎型枠	$A = 0.10 \times 10 \times 2$	m ²	2.0	

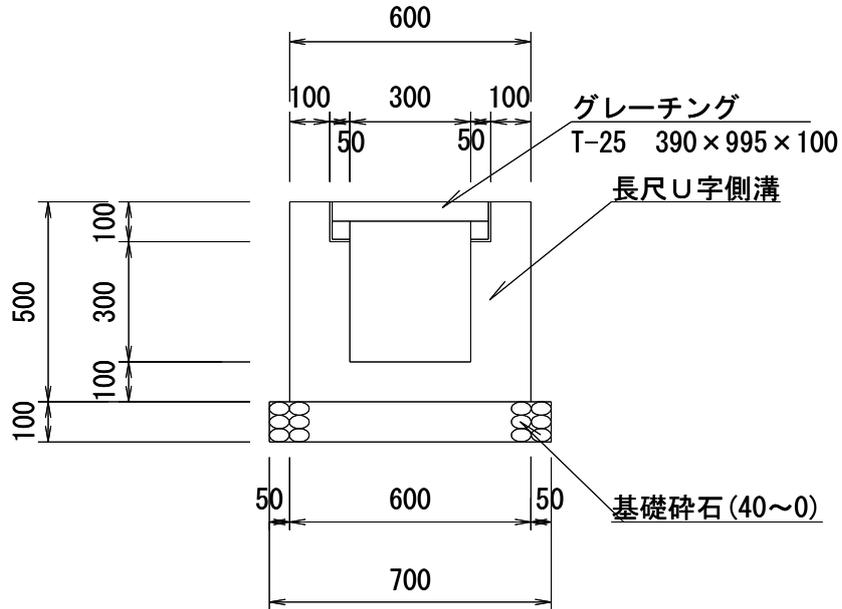
横断側溝(グレーチング部)E型
横断用長尺U字溝300×300

材 料 計 算 書

No.47

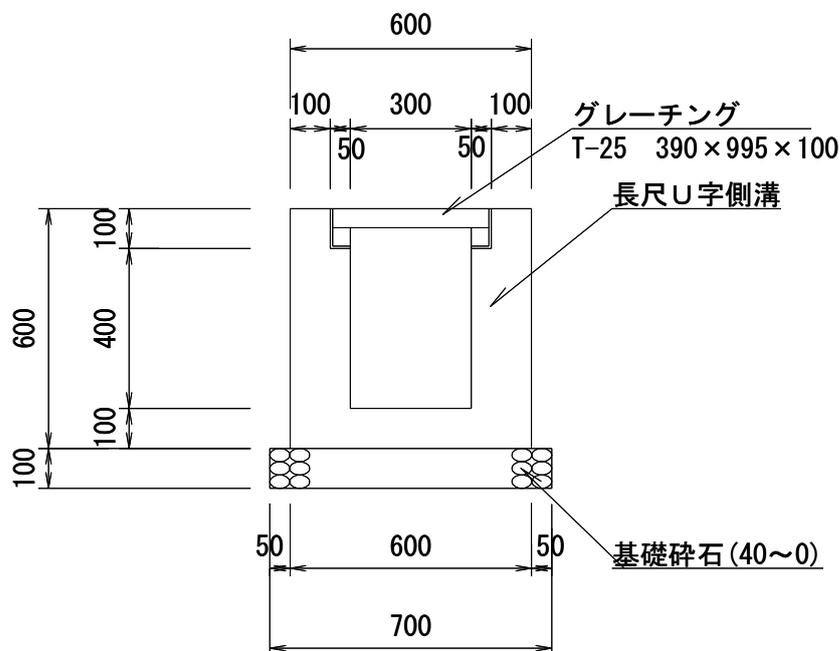
10m当り

【略図】



名 称	計 算 式	単 位	数 量	摘 要
側 溝	長尺U字側溝300×500	m	10.0	
グレーチング	T-25 390×995×100	枚	10.0	
基礎砕石	A = 0.70 × 10.0	m ²	7.00	厚10cm

【略図】



名 称	計 算 式	単 位	数 量	摘 要
側 溝	長尺U字側溝300×400	m	10.0	
グレーチング	T-25 390×995×100	枚	10.0	
基礎碎石	A = 0.70 × 10.0	m ²	7.00	厚10cm

敷調整コンクリート
長尺U字溝自由勾配側溝

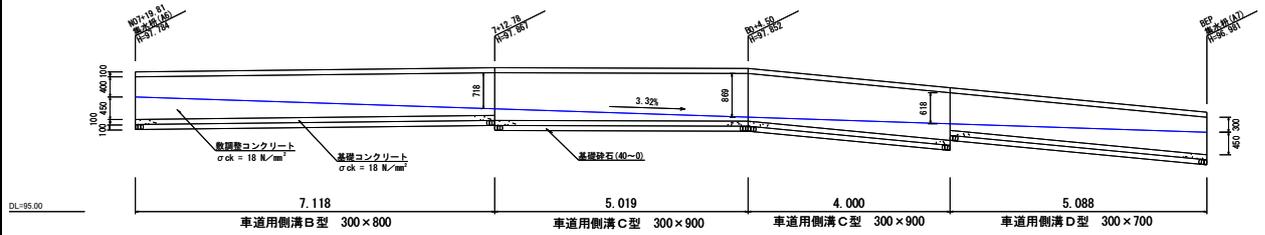
材料計算書

No.49

1箇所

【略図】

長尺U字型自由勾配側溝展開図
S=1/50



敷調整コンクリート

$\delta_{ck} 18 \text{ N/mm}^2$

$A = 5.15 \text{ m}^2$

名称	計 算 式	単 位	数 量	摘 要
敷調整コンクリート	$V = 5.15 \times 0.30 = 1.55$	m ³	1.55	

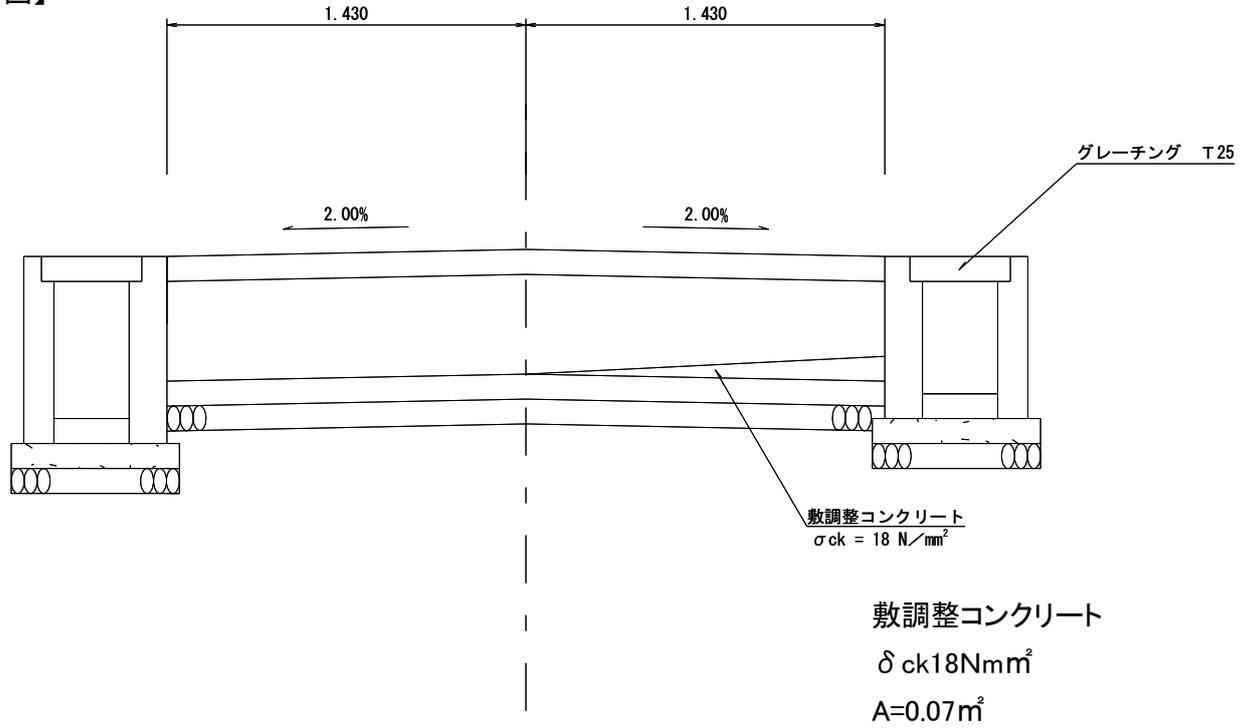
横断側溝
敷調整箇所2号箇所・3号箇所

材料計算書

No.50

1箇所

【略図】



名称	計 算 式	単位	数 量	摘 要
敷調整コンクリート	$V = 0.07 \times 0.30 = 0.02$	m	0.02	

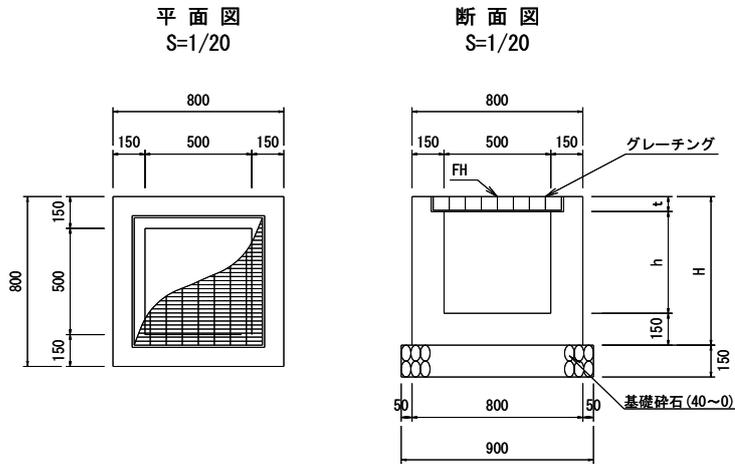
集水枡(A1)
(枡穴500×500)

材料計算書

No.51

1基当り

【略図】



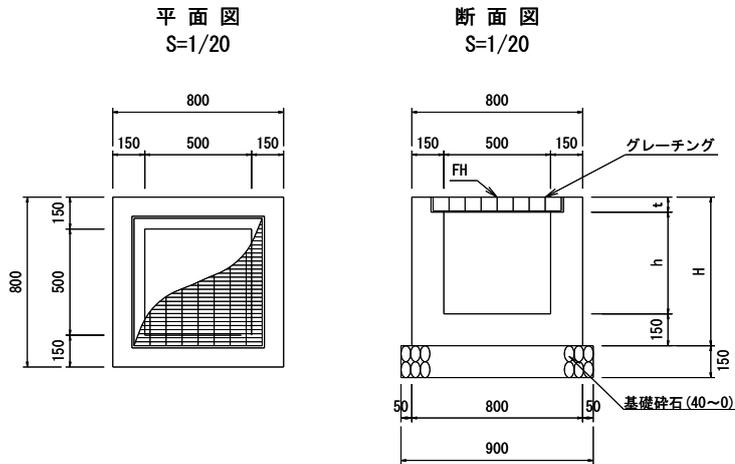
形状表

枡番号	t	h	H	FH	接続図	IN(流入)	OUT(流出)	蓋規格	備考
A1	71	479	700	100.89		横断側溝300×300 長尺U字溝300×300	長尺U字溝300×300	T-25 受枠620×620×71	
A2	71	479	700	100.94		横断側溝300×300 長尺U字溝300×300	横断側溝300×300	T-25 受枠620×620×71	
A3	71	479	700	98.49		長尺U字溝300×300	横断側溝300×300	T-25 受枠620×620×71	
A4	71	479	700	98.21		長尺U字溝300×300 横断側溝300×300	横断側溝300×300	T-25 受枠620×620×71	

※位置は平面図を確認のこと

名称	計算式	単位	数量	摘要
コンクリート	$V = 0.80 \times 0.80 \times 0.70 - 0.62 \times 0.62 \times 0.071$ $- 0.50 \times 0.50 \times 0.479 - 0.30 \times 0.30 \times 0.15$ $- 0.30 \times 0.30 \times 0.15 - 0.30 \times 0.30 \times 0.15$	m ³	0.26	
型枠	$A = 0.80 \times 0.70 \times 4 + 0.50 \times 0.479 \times 4$ $- 0.30 \times 0.30 \times 2 - 0.30 \times 0.30 \times 2$ $- 0.30 \times 0.30 \times 2$	m ²	2.66	
基礎碎石	$A = 0.90 \times 0.90$	m ²	0.81	厚15cm
グレーチング	受枠 620×620×71 T-25	基	1.0	

【略図】



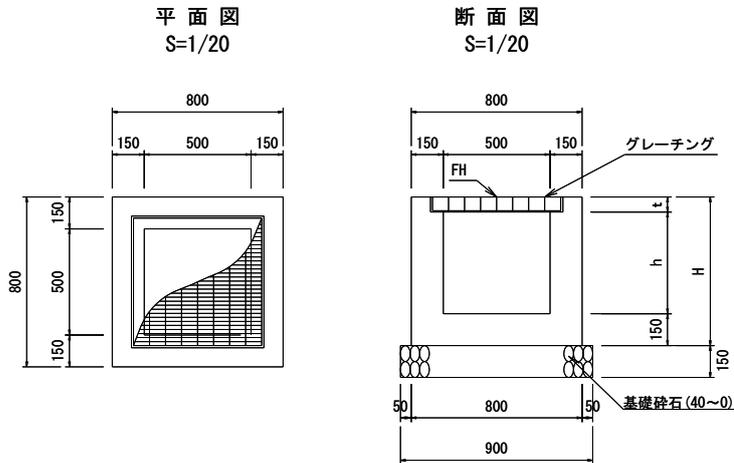
形状表

枡番号	t	h	H	FH	接続図	IN(流入)	OUT(流出)	蓋規格	備考
A1	71	479	700	100.89		横断側溝300×300 長尺U字溝300×300	長尺U字溝300×300	T-25 受枠620×620×71	
A2	71	479	700	100.94		横断側溝300×300 長尺U字溝300×300	横断側溝300×300	T-25 受枠620×620×71	
A3	71	479	700	98.49		長尺U字溝300×300	横断側溝300×300	T-25 受枠620×620×71	
A4	71	479	700	98.21		長尺U字溝300×300 横断側溝300×300	横断側溝300×300	T-25 受枠620×620×71	

※位置は平面図を確認のこと

名称	計 算 式	単位	数 量	摘 要
コンクリート	$V = 0.80 \times 0.80 \times 0.70 - 0.62 \times 0.62 \times 0.071$ $- 0.50 \times 0.50 \times 0.479 - 0.30 \times 0.30 \times 0.15$ $- 0.30 \times 0.30 \times 0.15$	m ³	0.27	
型 枠	$A = 0.80 \times 0.70 \times 4 + 0.50 \times 0.479 \times 4$ $- 0.30 \times 0.30 \times 2 - 0.30 \times 0.30 \times 2$	m ²	2.84	
基礎 砕 石	$A = 0.90 \times 0.90$	m ²	0.81	厚15cm
グレーチング	受枠 620×620×71 T-25	基	1.0	

【略図】



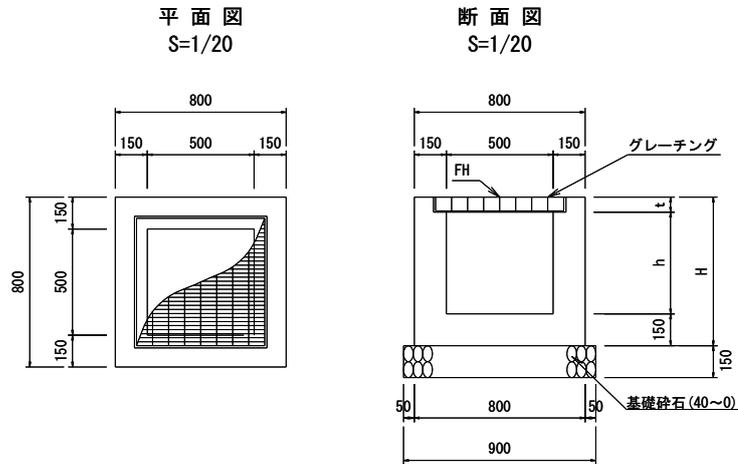
形状表

枘番号	t	h	H	FH	接続図	IN(流入)	OUT(流出)	蓋規格	備考
A1	71	479	700	100.89		横断側溝300×300 長尺U字溝300×300	長尺U字溝300×300	T-25 受枠620×620×71	
A2	71	479	700	100.94		横断側溝300×300 長尺U字溝300×300	横断側溝300×300	T-25 受枠620×620×71	
A3	71	479	700	98.49		長尺U字溝300×300 長尺U字溝300×300	横断側溝300×300	T-25 受枠620×620×71	
A4	71	479	700	98.21		長尺U字溝300×300 横断側溝300×300	横断側溝300×300	T-25 受枠620×620×71	

※位置は平面図を確認のこと

名称	計 算 式	単位	数 量	摘 要
コンクリート	$V = 0.80 \times 0.80 \times 0.70 - 0.62 \times 0.62 \times 0.071$ $- 0.50 \times 0.50 \times 0.479 - 0.30 \times 0.30 \times 0.15$ $- 0.30 \times 0.30 \times 0.15$	m ³	0.27	
型 枠	$A = 0.80 \times 0.70 \times 4 + 0.50 \times 0.479 \times 4$ $- 0.30 \times 0.30 \times 2 - 0.30 \times 0.30 \times 2$	m ²	2.84	
基礎 砕 石	$A = 0.90 \times 0.90$	m ²	0.81	厚15cm
グレーチング	受枠 620×620×71 T-25	基	1.0	

【略図】



形状表

枘番号	t	h	H	FH	接続図	IN(流入)	OUT(流出)	蓋規格	備考
A1	71	479	700	100.89		横断側溝300×300 長尺U字溝300×300	長尺U字溝300×300	T-25 受枠620×620×71	
A2	71	479	700	100.94		横断側溝300×300 長尺U字溝300×300	横断側溝300×300	T-25 受枠620×620×71	
A3	71	479	700	98.49		長尺U字溝300×300	横断側溝300×300	T-25 受枠620×620×71	
A4	71	479	700	98.21		長尺U字溝300×300 横断側溝300×300	横断側溝300×300	T-25 受枠620×620×71	

※位置は平面図を確認のこと

名称	計算式	単位	数量	摘要
コンクリート	$V = 0.80 \times 0.80 \times 0.70 - 0.62 \times 0.62 \times 0.071$ $- 0.50 \times 0.50 \times 0.479 - 0.30 \times 0.30 \times 0.15$ $- 0.30 \times 0.30 \times 0.15$	m ³	0.27	
型枠	$A = 0.80 \times 0.70 \times 4 + 0.50 \times 0.479 \times 4$ $- 0.30 \times 0.30 \times 2 - 0.30 \times 0.30 \times 2$	m ²	2.84	
基礎碎石	$A = 0.90 \times 0.90$	m ²	0.81	厚15cm
グレーチング	受枠 620×620×71 T-25	基	1.0	

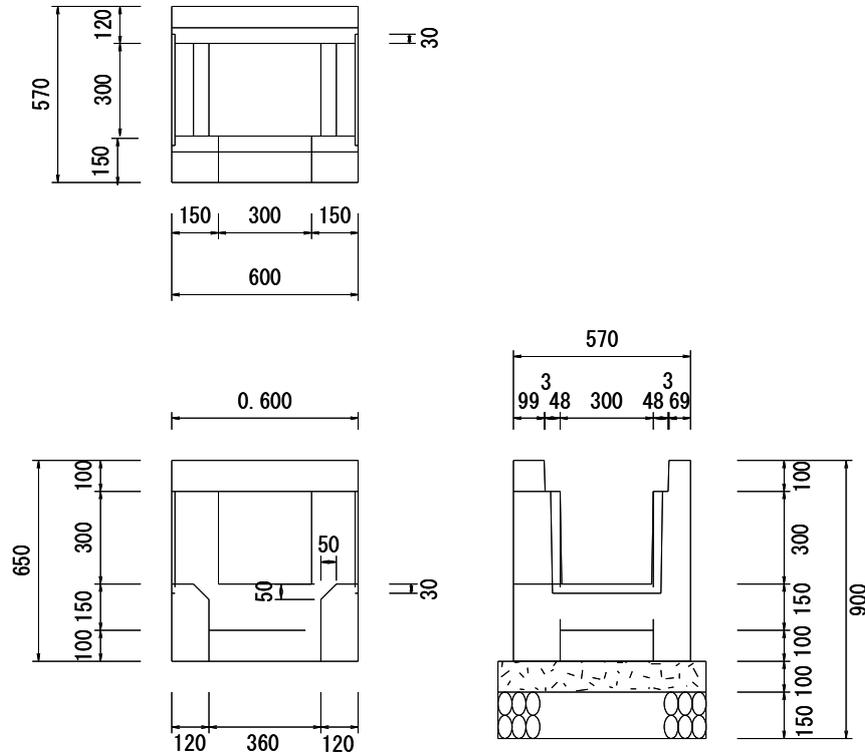
集水枅(A5)
(枅穴300×360)

材料計算書

No.55

1基当り

【略図】



名称	計 算 式	単位	数 量	摘 要
集 水 枅	ロング集水枅300用			
基礎 砕 石	$A = 0.67 \times 0.70$	m ²	0.47	厚15cm
グレーチング	T-25 390×995×100	枚	1.0	
基礎コンクリート	$A = 0.70 \times 0.67 \times 0.10$	m ³	0.04	
基礎型枠	$A = 0.70 \times 0.10 \times 2 + 0.67 \times 0.10 \times 2$	m ²	0.27	
重 量	$0.137 \text{ m}^3 \times 2.35 \text{ t} = 0.322 \text{ t}$	t	0.32	

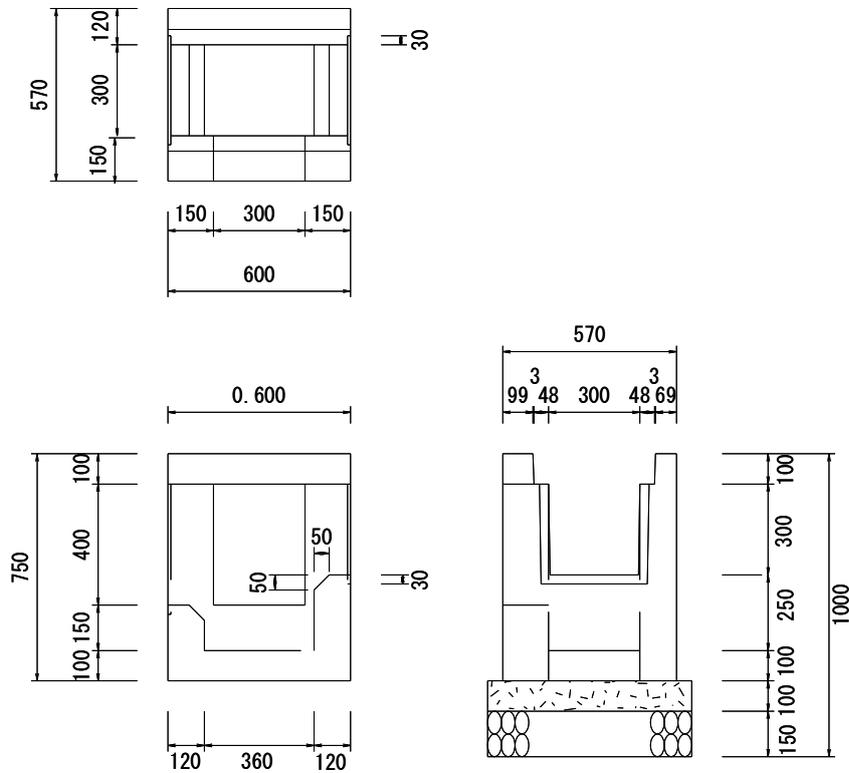
集水枡(A6)
(枡穴300×360)

材料計算書

No.56

1基当り

【略図】



名称	計 算 式	単位	数 量	摘 要
集 水 枡	ロング集水枡300用			
基礎 砕 石	$A = 0.67 \times 0.70$	m ²	0.47	厚15cm
グレーチング	T-25 390×995×100	枚	1.0	
基礎コンクリート	$A = 0.70 \times 0.67 \times 0.10$	m ³	0.04	
基礎型枠	$A = 0.70 \times 0.10 \times 2 + 0.67 \times 0.10 \times 2$	m ²	0.27	
重 量	$0.158 \text{ m}^3 \times 2.35 \text{ t} = 0.371 \text{ t}$	t	0.37	

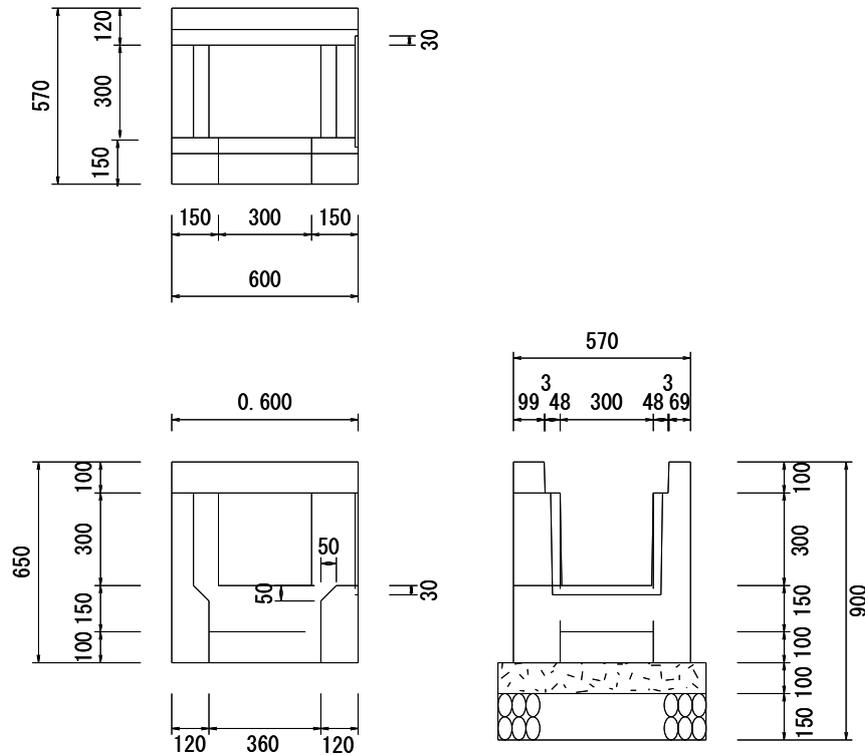
集水枘(A7)
(枘穴300×360)

材料計算書

No.57

1基当り

【略図】



名称	計 算 式	単位	数 量	摘 要
集 水 枘	ロング集水枘300用			
基 礎 砕 石	$A = 0.67 \times 0.70$	m ²	0.47	厚15cm
グ レ ー チ ング	T-25 390×995×100	枚	1.0	
基 礎 コ ン ク リ ー ト	$A = 0.70 \times 0.67 \times 0.10$	m ³	0.04	
基 礎 型 枠	$A = 0.70 \times 0.10 \times 2 + 0.67 \times 0.10 \times 2$	m ²	0.27	
1方向を塞ぐ コ ン ク リ ー ト	$V = 0.30 \times 0.30 \times 0.07$	m ³	0.01	
型 枠	$A = 0.30 \times 0.30 \times 2$	m ²	0.18	
重 量	$0.137 \text{ m}^3 \times 2.35 \text{ t} = 0.322 \text{ t}$	t	0.32	

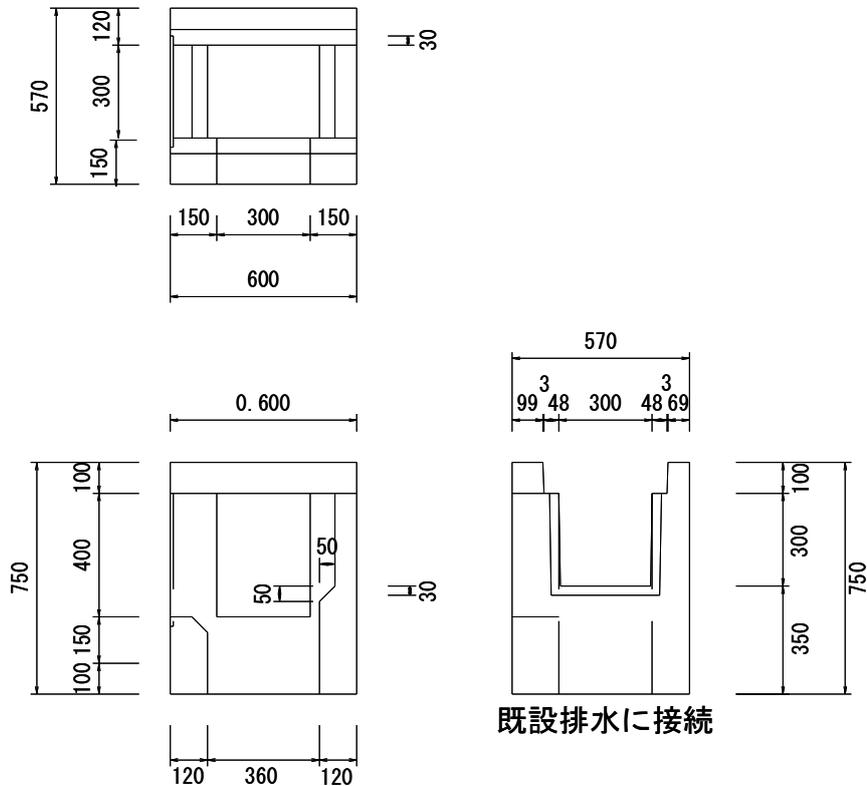
集水枡(A8)
(枡穴300×360)

材料計算書

No.58

1基当り

【略図】



名称	計 算 式	単位	数 量	摘 要
集 水 枡	ロング集水枡300用			
基礎 砕 石	$A = 0.67 \times 0.70$	m ²	0.47	厚15cm
グレーチング	T-25 390×995×100	枚	1.0	
1方向を塞ぐ				
コンクリート	$V = 0.30 \times 0.30 \times 0.07$	m ³	0.01	
型 枠	$A = 0.30 \times 0.30 \times 2$	m ²	0.18	
重 量	$0.158 \text{ m}^3 \times 2.35 \text{ t} = 0.371 \text{ t}$	t	0.37	

車道舗装工		計 算 書			No.60
測 点 番 号	距 離	横断面積 法 長	平 横断面積 均 法 長	立 法 米 平 法 米	摘 要
BP		0.00			
	7.90		0.15	1.19	
0+7.90		0.30			
	9.86		0.30	2.96	
IP1		0.30			
	5.00		0.30	1.50	
IP2		0.30			
	0.00		2.02	0.00	
IP2		3.74			
	17.24		3.80	65.51	
NO2		3.86			
	10.54		3.86	40.68	
SP3		3.86			
	9.46		3.86	36.52	
NO3		3.86			
	18.32		3.86	70.72	
ECBC4		3.86			
	1.68		3.86	6.48	
NO4		3.86			
	20.00		3.86	77.20	
NO5		3.86			
	10.80		3.86	41.69	
5+10.80		3.86			
	9.20		3.86	35.51	
NO6		3.86			
	13.20		3.86	50.95	
6+13.20		3.86			
	7.70		6.32	48.66	
IP5		8.78			
	7.60		6.25	47.50	
7+8.50		3.72			
小 計	148.50			527.07	
合 計					

待 避 所 舗 装 工						計 算 書		No.62
測 点 番 号	距 離	横断面積 法 長	平 横断面積 均 法 長	立 法 米 平 法 米	摘 要			
BP		0.00						
	7.90		0.00	0.00				
0+7.90		0.00						
	9.86		0.00	0.00				
IP1		0.00						
	5.00		0.23	1.15				
IP2		0.46						
	17.24		3.09	53.27				
NO2		5.72						
	8.60		6.63	57.02				
NO2+8.60		7.54						
	1.95		7.23	14.10				
SP3		6.91						
	9.45		4.76	44.98				
NO3		2.61						
	4.50		1.47	6.62				
NO3+4.50		0.33						
	10.61		0.53	5.62				
NO3+15.11		0.72						
	0.00		0.62	0.00				
NO3+15.11		0.52						
	3.22		0.52	1.67				
ECBC4		0.52						
	1.67		0.51	0.85				
NO4		0.50						
	16.30		0.91	14.83				
NO4+16.30		1.32						
	1.70		1.62	2.75				
NO4+18.00		1.92						
	2.00		1.96	3.92				
NO5		1.99						
小 計	100.00			206.78				
合 計								

測 点 番 号	距 離	横断面積 法 長	平 横断面積 均 法 長	立 法 米 平 法 米	摘 要
NO5		1.99			
	4.75		2.12	10.07	
NO5+4.75		2.25			
	6.05		1.35	8.17	
5+10.80		0.45			
	9.20		1.44	13.25	
NO6		2.43			
	7.77		3.32	25.80	
NO6+7.77		4.20			
	4.93		3.85	18.98	
NO6+12.70		3.49			
	0.50		3.19	1.60	
6+13.20		2.88			
	2.09		2.92	6.10	
NO6+15.29		2.95			
	2.35		1.48	3.48	
NO6+17.64		0.00			
小 計	37.64			87.45	
合 計	137.64			294.23	

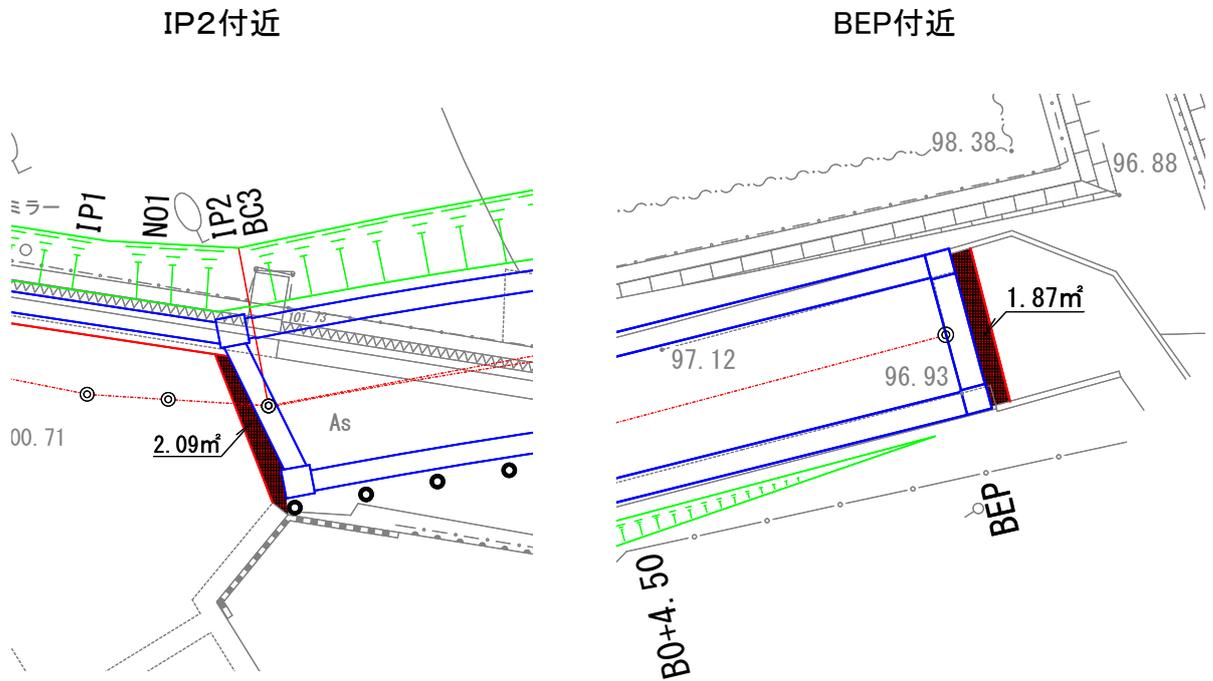
舗装工

材料計算書

No.64

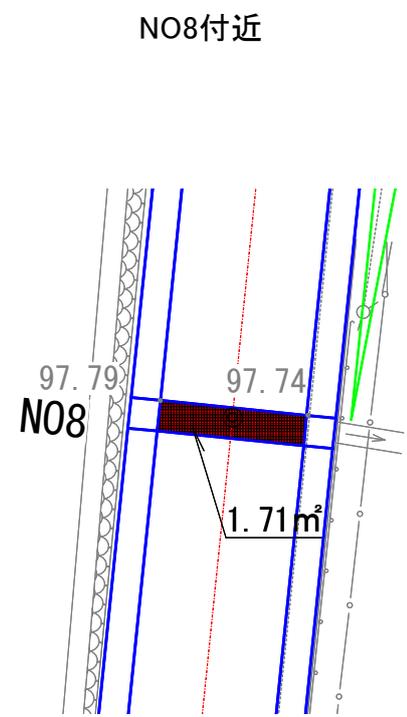
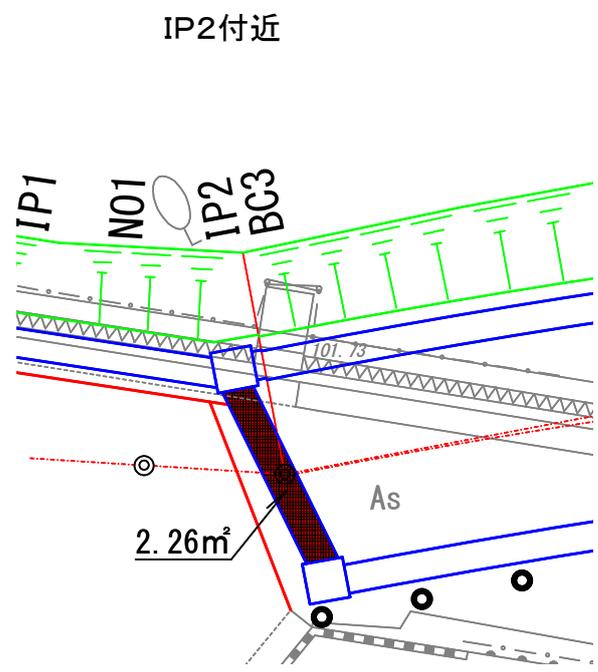
1箇所当たり

【略図】



名称	計	算	式	単位	数	量	摘要
	IP2付近		BEP付近				
舗装(表層)	A = 2.09	+	1.87	=	3.96	m2	3.96
上層路盤	A = 2.09	+	1.87	=	3.96	m2	3.96
下層路盤	A = 2.09	+	1.87	=	3.96	m2	3.96

【略図】



名称	計算式			単位	数量	摘要
舗装(表層)	IP2付近	NO8付近				
	$A = 2.26$	$+ 1.71$	$= 3.97$	m2	3.97	
上層路盤	IP2付近	NO8付近				
	$A = 2.26$	$+ 1.71$	$= 3.97$	m2	3.97	
下層路盤	IP2付近	NO8付近				
	$A = 2.26$	$+ 1.71$	$= 3.97$	m2	3.97	

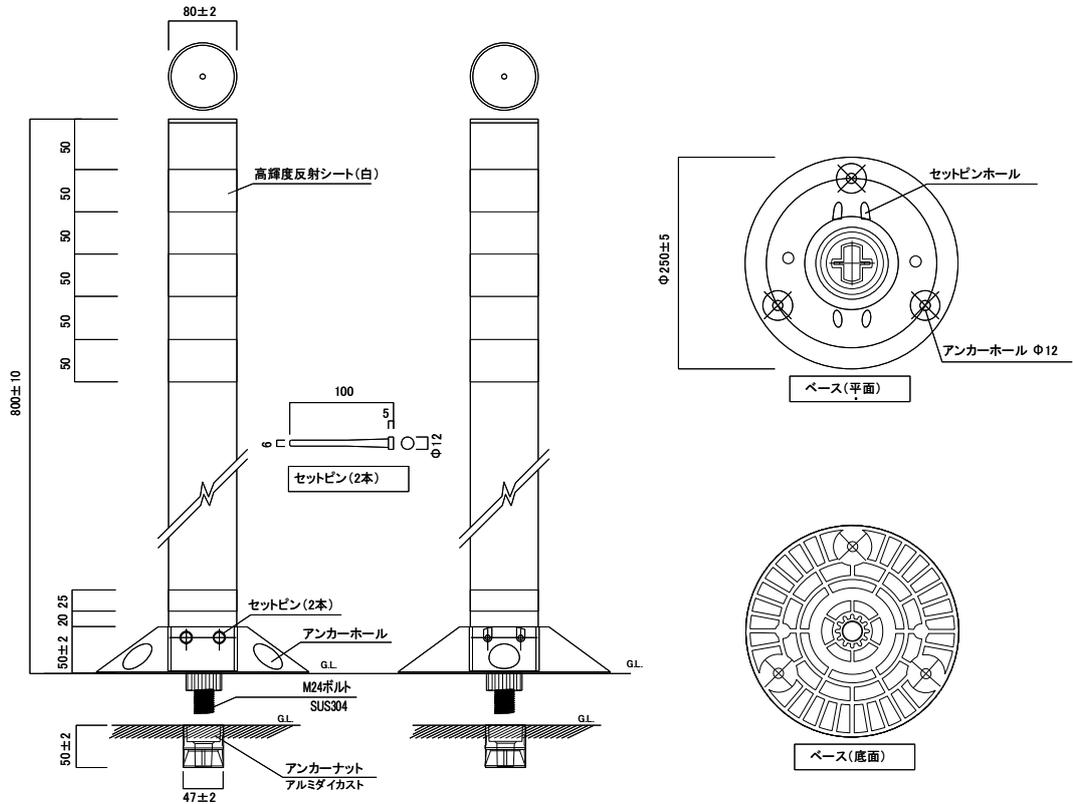
視線誘導標

材料計算書

No.67

10m当

【略図】



名 称	計 算 式	単 位	数 量	摘 要
ラバーポール	800×80	個	6.0	2m間隔

電気計装設備 数量計算書

横瀬町姿見山配水池築造工事

秩父広域市町村圏組合水道局

設 計 数 量 総 括 表

工 種 ・ 種 別	細 別	数 量	設計数量	単 位	数 位	備 考
計装設備工事						
機器費						
引込開閉器盤	屋外装柱形	1.00	1	面	1	
動力電灯盤	屋内自立形	1.00	1	面	1	
インターフェイス盤	屋内自立形	1.00	1	面	1	
流入弁現場操作盤	屋外スタンド形	1.00	1	面	1	
配水池水位計	投込式	1.00	1	ループ	1	
配水残留塩素計	屋内スタンド形	1.00	1	ループ	1	
配水流量計 (本体既設利用)	電磁式 φ300	1.00	1	ループ	1	
送水流量計	電磁式 φ80	1.00	1	ループ	1	
テレメータ装置	送水先施設～姿見山	1.00	1	対向	1	
流入電動弁	φ250×0.4kW 3φ200V 上水	1.00	1	台	1	
緊急遮断弁用制御盤	屋外自立形	1.00	1	面	1	
緊急遮断弁	φ300 上水	1.00	1	台	1	
資材購入費						
ケーブル類・電線管等 プルボックス・ハンドホール等	φ20～100	1.00	1	式	1	材料集計表のとおり
労務費						

設計数量総括表

工種・種別	細別	数量	設計数量	単位	數位	備考
電工				人	1	
普通作業員				人	1	
配管工				人	1	
技術者(据付)				人	1	
機械設備据付工				人	1	
盤搬入据付費		1.00	1	式	1	
複合工費						
BH掘削積込	0.28BH	65.46	70	m3	10	
管路埋戻費	山砂 0.28BH	15.50	20	m3	10	
管路埋戻費	発生土 0.28BH	35.84	40	m3	10	
発生土運搬費	DT4t L=4.5Km	29.63	30	m3	10	
整地	残土受入地での処理	29.63	30	m3	10	
型枠工	一般型枠・小型	3.00	3	m2	1	
型枠工	一般型枠・均しコンクリート	0.38	0.4	m2	0.1	
コンクリート工	人力打設 18-8-25(高)	0.63	0.6	m3	0.1	
均しコンクリート工	人力打設 18-8-25(高)	0.10	0.1	m3	0.1	
砕石基礎工	RC-40 t=10cm	9.62	10	m2	1	
下層路盤工 (町道・As車道)	路盤(RC-40) t=0.1m	31.61	32	m2	1	

設 計 数 量 総 括 表

工 種 ・ 種 別	細 別	数 量	設計数量	単位	數位	備 考
上層路盤工 (町道・As車道)	路盤(M-30) t=0.08m	31.61	32	m2	1	
ハンドホール	中耐蓋付	3.00	3	個	1	
ハンドホール	重耐蓋付	2.00	2	個	1	

機器数量			数量は機器金額入力欄の数量とします [Bグループ]	備考
(1)	機器	引込開閉器盤	面 1	
(2)	機器	動力電灯盤	面 1	
(3)	機器	インターフェイス盤	面 1	
(4)	機器	流入弁現場操作盤	面 1	
(5)	機器	配水池水位計	組 1	
(6)	機器	配水残留塩素計	組 1	
(7)	機器	配水流量計	組 1	
(8)	機器	送水流量計	組 1	
(9)	機器	テレメータ装置	対向 1	
(10)	機器	流入電動弁	台 1	
(11)	機器	緊急遮断弁制御盤	面 1	
(12)	機器	緊急遮断弁	台 1	

材 料 数 量		(*) 印は工量無	[Bグループ]	備考	
(1)	低圧ケーブル	EM-EE 14 sq- 3 c	m	8	
(2)	低圧ケーブル	EM-EE 8 sq- 3 c	m	8	
(3)	小配管, 弁類	防波管塩化ビニル管 VP 100 φ	m	8	
(4)	小配管, 弁類	防波管塩化ビニル管 VP 65 φ	m	24	
(5)	保安器箱		面	1	
(6)	フリクトレベ ^ル スイッチ		組	3	
(7)	低圧ケーブル	600V EM-CE 14 sq- 3 c	m	76	
(8)	低圧ケーブル	600V EM-CE 8 sq- 3 c	m	81	
(9)	低圧ケーブル	600V EM-CE 5.5 sq- 2 c	m	56	
(10)	低圧ケーブル	600V EM-CE 3.5 sq- 3 c	m	106	
(11)	低圧ケーブル	600V EM-CE 3.5 sq- 2 c	m	8	
(12)	制御ケーブル	EM-CEE 2 sq- 20 c	m	53	
(13)	制御ケーブル	EM-CEE 2 sq- 15 c	m	22	
(14)	制御ケーブル	EM-CEE 2 sq- 10 c	m	155	
(15)	制御ケーブル	EM-CEE 2 sq- 2 c	m	13	
(16)	制御ケーブル	EM-CEE-S 2 sq- 10 c	m	22	
(17)	制御ケーブル	EM-CEE-S 2 sq- 2 c	m	187	
(18)	制御ケーブル	EM-CPEE 0.9 mm- 3 p	m	89	
(19)	その他電線	EM-IE 5.5 sq	m	5	
(20)	その他電線	EM-IE 3.5 sq	m	56	
(21)	その他電線	EM-IE 2 sq	m	123	
	付属材料費	(ケーブル類)			(7)～(21)
(22)	端末処理材	600V EM-CE 14 sq- 3 c	組	2 (*)	ケーブル付属品率に含め材料記載なしとする
(23)	端末処理材	EM-EE 14 sq- 3 c	組	2 (*)	ケーブル付属品率に含め材料記載なしとする
(24)	電線管類	PF 28 mm (埋込)	m	11	

材 料 数 量		(*) 印は工量無	[Bグループ]	備考
	付属材料費	(PF電線管)		(24)
(25)	電線管類	GP屋外 36 mm (露出)	m	28
(26)	電線管類	GP屋外 28 mm (露出)	m	29
(27)	電線管類	GP 36 mm (露出)	m	33
(28)	電線管類	GP 36 mm (埋込)	m	5
(29)	電線管類	GP 28 mm (露出)	m	20
(30)	電線管類	GP 28 mm (埋込)	m	16
	付属材料費	(GP電線管)		(25)～(30)
(31)	電線管類	FEP 65 mm (埋込)	m	129
(32)	電線管類	FEP 50 mm (埋込)	m	109
(33)	電線管類	FEP 30 mm (埋込)	m	73
	付属材料費	(電線管類)		(31)～(33)
(34)	接地装置	接地棒 φ14*1500	本	6 (*)
(35)	接地装置	接地棒用リード端子 φ14用	本	3 (*)
(36)	電線管類	ケーブル埋設シート	m	105
(37)	電柱類	コンクリートポール 8m-14cm-200kg	本	4
(38)	電柱類	コンクリート根かせ (バンド付) 1200*240*170	個	4 (*)
(39)	電柱類	低圧用ラック	個	10 (*)
(40)	電柱類	自在アームバンド UABD 317	個	4 (*)
(41)	電柱類	自在バンド IBT-212	個	14 (*)
(42)	電柱類	足場ボルト CP用	本	32 (*)
(43)	電柱類	メッセン (材料) 38sq(7/2.6)	m	58.0 (*)
(44)	電柱類	ステーブロック 700*350 ^{mm} 付	組	4 (*)
(45)	電柱類	玉がいし	個	4 (*)
(46)	電柱類	巻付グリップ	個	28 (*)

材 料 数 量			(*) 印は工量無	[Bグループ]	備考
(47)	電柱類	支線ガード 硬質ポリエチレン	本	4 (*)	
(48)	コンクリート製品	プルボックス (SUS-WP) 300*300*200	個	3	
(49)	コンクリート製品	プルボックス (SUS-WP) 250*250*200	個	4	
(50)	コンクリート製品	プルボックス (SUS-WP) 200*200*150	個	2	
(51)	コンクリート製品	プルボックス (SUS-WP) 150*150*100	個	1	
(52)	コンクリート製品	電 工 (据付)	人		
(53)	一般労務費	普通作業員 (据付)	人		
(54)	一般労務費	配管工 (据付)	人		
(55)	一般労務費	機械設備据付工	人		
(56)	一般労務費	技術者 (据付)	人		
(57)	技術労務費	技術者 (単体調整)	人		
(58)	技術労務費	技術者 (組合試験)	人		
(59)	技術労務費				

人 工 集 計 表

[Bグループ]

集計表名称	据付・配線工						単体調整 技術者	重量(撤去重量) (t)	試験工			
	技術者	電 工	普通作業員	配管工	世話役	機械設備据付工			技術者	電 工		
据付工集計表(S-101)												
試験工集計表(T-101)												
材料集計表-1												
材料集計表-2												
材料集計表-3												
材料集計表-4												
材料集計表-6												
材料集計表-7												
材料集計表-8												
材料集計表-9												
材料集計表-10												
材料集計表-11												
機器据付工												
合計												
設計数量												

計装設備 (1/ 1)

据 付 工 集 計 表

[Bグループ]

機 器 名 称	形 状	単 位	数 量	技 術 者		電 工		技 術 者 単 体 調 整				歩 掛 ペ ー ジ	機 器 重 量 (t)		備 考
				単 位 工 量	工 量	単 位 工 量	工 量	単 位 工 量	工 量	単 位 工 量	工 量		単 位 重 量	重 量	
引込開閉器盤	屋外壁掛形 W600*H800*D300	面	1											0.060	現場操作盤7 壁掛形 W600*H800
動力電灯盤	W800*H2300*D600	面	1											0.4	動力制御盤 1 W800*H2300*D600
インターフェイス盤	W800*H2300*D1000	面	1											0.4	計装盤1 W800*H2300*D1000
流入弁 現場操作盤	屋外スクラット形 W500*H600*D300	面	1											0.070	現場操作盤6 スクラット形 W500*H600
投込式水位計	投込式水位計	組	1											0.025	計装設備 検出端等 発信器類
遊離塩素計	遊離塩素計	台	1											0.03	計装設備 検出端等 発信器類
配水 流量計	電磁流量計 300φ 発信器+変換器	台	1											0.2	電磁流量計 200φ 発信器+変換器
送水 流量計	電磁流量計 80φ 発信器+変換器	台	1											0.03	電磁流量計 50φ 発信器+変換器
テレメータ装置	(盤内組込)	対向	1												
緊急遮断弁制御盤	W800*H2300*D600	面	1											0.4	動力制御盤 1 W800*H2300*D600
計 (S-101)														1.615	

機器名称	形状	単位	数量	技術者		電工		技術者単体調整				歩掛 ページ	備考
				単位工量	工量	単位工量	工量	単位工量	工量	単位工量	工量		
引込開閉器盤		面	1										
動力電灯盤	4負荷	面	1										動力制御盤 1負荷当たり
インターフェイス盤		面	1										
流入弁 現場操作盤		面	1										
投込式水位計		ルーフ	1										計装設備 発信器類
遊離塩素計		ルーフ	1										計装設備 発信器類
配水 流量計		ルーフ	1										計装設備 発信器類
送水 流量計		ルーフ	1										計装設備 発信器類
テレメータ装置		対向	1										
緊急遮断弁制御盤	1負荷	面	1										動力制御盤 1負荷当たり
計 (T-101)													

材 料 集 計 表 - 1

[Bグループ]

内訳区分	600V EM-CE				600V EM-CE				600V EM-CE				600V EM-CE				600V EM-CE			
	14 sq				8 sq				5.5 sq				3.5 sq				3.5 sq			
	3 c				3 c				2 c				3 c				2 c			
	P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP
CHK (1- 1)	54.4		7.0	8.0	56.4		9.6	8.0	2.5			49.1			3.3	93.5	3.5		4.0	
合計値 (A)	54.4		7.0	8.0	56.4		9.6	8.0	2.5			49.1			3.3	93.5	3.5		4.0	
補完率 (B)	1.1				1.1				1.1				1.1				1.1			
(C)=(A)×(B)	59.84		7.70	8.80	62.04		10.56	8.80	2.75			54.01			3.63	102.85	3.85		4.40	
設計数量 (D)=Σ(C)	76.34 ----> 76				81.40 ----> 81				56.76 ----> 56				106.48 ----> 106				8.25 ----> 8			
電工単位工量(E)=(E0)																				
電工量 (C)×(E)																				

C- 1 / 7

電工量小計=

材 料 集 計 表 - 2

[Bグループ]

内訳区分	EM-EE				EM-EE				EM-CEE				EM-CEE				EM-CEE			
	14 sq				8 sq				2 sq				2 sq				2 sq			
	3 c				3 c				20 c				15 c				10 c			
	P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP
CHK (1- 2)			8.0				8.0				48.8	3.6			16.8	11.6			17.0	112.6
合計値 (A)			8.0				8.0				48.8	3.6			16.8	11.6			17.0	112.6
補充率 (B)	1.1				1.1				1.1				1.1				1.1			
(C)=(A)×(B)			8.80				8.80				53.68	3.96			18.48	12.76			18.70	123.86
設計数量 (D)=Σ(C)	8.80 ----> 8				8.80 ----> 8				53.68 ----> 53				22.44 ----> 22				155.32 ----> 155			
電工単位工量(E)=(E0)																				
電工量 (C)×(E)																				

材 料 集 計 表 - 3 [Bグループ]

内訳区分	EM-CEE				EM-CEE-S				EM-CEE-S				EM-CPEE				EM-IE			
	2 sq				2 sq				2 sq				0.9 mm				5.5 sq			
	2 c				10 c				2 c				3 p							
	P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP
CHK (1- 3)			12.6		3.6			16.8	16.0		26.9	128.0	53.4		7.0	21.1			4.6	
合計値 (A)			12.6		3.6			16.8	16.0		26.9	128.0	53.4		7.0	21.1			4.6	
補完率 (B)	1.1				1.1				1.1				1.1				1.1			
(C)=(A) × (B)			13.86		3.96			18.48	17.60		29.59	140.80	58.74		7.70	23.21			5.06	
設計数量 (D)=Σ(C)	13.86 ----> 13				22.44 ----> 22				187.99 ----> 187				89.65 ----> 89				5.06 ----> 5			
電工単位工量(E)=(E0)																				
電工量 (C) × (E)																				

材 料 集 計 表 - 4

[Bグループ]

内訳区分	EM-IE				EM-IE											
	3.5 sq				2 sq											
	P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP								
CHK (1- 4)			51.6				112.4									
合計値 (A)			51.6				112.4									
補充率 (B)	1.1				1.1											
(C)=(A)×(B)			56.76				123.64									
設計数量 (D)=Σ(C)	56.76 ----> 56				123.64 ----> 123											
電工単位工量(E)=(E0)																
電工量 (C)×(E)																

材 料 集 計 表 - 5

[Bグループ]

内訳区分	600V EM-CE端末処理材				EM-EE端末処理材													
	14 sq				14 sq													
	3 c				3 c													
	屋外	屋内			屋外	屋内												
CHK (1- 4)		2				2												
合計値 (A)		2				2												
設計数量 (D)	2				2													
電工単位工量(E)=(E0)																		
電工量 (A) × (E)																		

材 料 集 計 表 - 6 [Bグループ]

内訳区分	PF 28 mm				FEP 65 mm				FEP 50 mm				FEP 30 mm				GP屋外 36 mm			
	露出		埋込		露出		埋込		露出		埋込		露出		埋込		露出		埋込	
CHK (1- 4)		10.2																		
CHK (1- 5)					117.7				99.9				67.2				26.0			
合計値 (A)		10.2			117.7				99.9				67.2				26.0			
補充率 (B)		1.1			1.1				1.1				1.1				1.1			
(C)=(A)×(B)		11.22			129.47				109.89				73.92				28.60			
設計数量 (D)=(C)		11			129				109				73				28			
電気単位工量 (E)=(E0)																				
電工量 (C)×(E)																				

材 料 集 計 表 - 7

[Bグループ]

内訳区分	GP屋外 28 mm				GP 36 mm				GP 28 mm								
	露出	埋込			露出	埋込			露出	埋込							
	CHK (1- 5)	27.0															
CHK (1- 6)					30.3	5.3			18.6	15.0							
合計値 (A)	27.0				30.3	5.3			18.6	15.0							
補充率 (B)		1.1				1.1				1.1							
(C)=(A)×(B)	29.70				33.33	5.83			20.46	16.50							
設計数量 (D)=(C)	29				33	5			20	16							
電工単位工量(E)=(E0)																	
電工量 (C)×(E)																	

材 料 集 計 表 - 8

[Bグループ]

内訳書番号	盤類	水位計器	接地装置	接地装置	接地装置	電線管類	電柱類	電柱類
	保安器箱	フリクトレバースイッチ	接地棒	接地棒用 リード端子	2連結打込	ケーブル 埋設シート	コンクリート ポール	コンクリート 根かせ
			$\phi 14 \times 1500$	$\phi 14$ 用	(歩掛り)		8m-14cm- 200kg	(バンド付) 1200*240*170
	面	組	本	本	箇所	m	本	個
ZHK (1- 1)	1	3	6	3	3	100	4	4
合計値 (A)	1	3	6	3	3	100	4	4
補完率 (B)						1.05		
(C)=(A)×(B)			6	3	3	105.00	4	4
設計数量 (D)=(C)			6	3	3	105	4	4
技術者 単位工量 (E)								
工 量 (C)×(E)								
電工 単位工量 (E)								
工 量 (C)×(E)								
普通作業員 単位工量 (E)								
工 量 (C)×(E)								

Z- 1 / 4

技術者量小計=

電工量小計=

普通作業員工量小計=

材 料 集 計 表 - 9

[Bグループ]

内訳書番号	電柱類	電柱類	電柱類	電柱類	電柱類	電柱類	電柱類	電柱類	
	低圧用ラック	自在 アームバンド	自在バンド	足場ボルト	メッセン (材料)	支線 (歩掛り)	ステー ブロック	玉がいし	
		UABD 317	IBT-212	CP用	38sq(7/2.6)	38sq(7/2.6)	700*350 ロッド付		
	個	個	個	本	m	箇所	組	個	
ZHK (1-2)	10	4	14	32	53.4	4	4	4	
	合計値 (A)	10	4	14	32	53.4	4	4	4
	合計数量 (A')	10	4	14	32	53	4	4	4
	補完率 (B)					1.1			
	(C)=(A') × (B)	10	4	14	32	58.3	4	4	4
	補完数量 (C')	10	4	14	32	58	4	4	4
	設計数量 (D)=(C')	10	4	14	32	58.0	4	4	4
	電工 単位工量 (E)								
	工 量 (C') × (E)								
	普通作業員 単位工量 (E)								
	工 量 (C') × (E)								

Z- 2 / 4

電工量小計=

普通作業員工量小計=

材 料 集 計 表 - 10 [Bグループ]

内訳書番号	電柱類	電柱類	電柱類	コンクリート製品	コンクリート製品	コンクリート製品	コンクリート製品	
	巻付グリップ	支線ガード	メセン(歩掛り)	プルボックス(SUS-WP)	プルボックス(SUS-WP)	プルボックス(SUS-WP)	プルボックス(一般)	
		硬質ポリエチレン	38sq(7/2.6)	300*300*200	250*250*200	200*200*150	150*150*100	
	個	本	m	個	個	個	個	
ZHK (1- 3)	28	4	53.4	3	4	2	1	
	合計値 (A)	28	4	53.4	3	4	2	1
	設計数量 (D)=(A)	28	4		3	4	2	1
電工	単位工量 (E)							
	工 量 (A) × (E)							
普通作業員	単位工量 (E)							
	工 量 (A) × (E)							
配管工	単位工量 (E)							
	工 量 (A) × (E)							
世話役	単位工量 (E)							
	工 量 (A) × (E)							

Z- 3 / 4 電工量小計= 普通作業員工量小計=

内訳書番号	小配管, 弁類	小配管, 弁類						
	防波管	防波管						
	塩化ビニル管	塩化ビニル管						
	VP 100φ	VP 65φ						
	m	m						
ZHK (1- 4)	8	24						
	合計値 (A)	8	24					
	設計数量 (D)=(A)	8	24					
電工	単位工量 (E)							
	工 量 (A) × (E)							
普通作業員	単位工量 (E)							
	工 量 (A) × (E)							
配管工	単位工量 (E)							
	工 量 (A) × (E)							
世話役	単位工量 (E)							
	工 量 (A) × (E)							

計装設備

材 料 内 訳 表

NO	配線区間 自 至		600V EM-CE				600V EM-CE				600V EM-CE				600V EM-CE				600V EM-CE			
			14 sq				8 sq				5.5 sq				3.5 sq				3.5 sq			
			3 c				3 c				2 c				3 c				2 c			
		P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP	
	LH	LP-1	54.4		7.0	8.0																
	LH	LP-1					54.4		7.0	8.0												
	LP-1	KP-1											2.5					16.8				
	LP-1	PU-1					2.0		2.6													
	LP-1	MV1															3.3	44.7				
	LP-1	LCB-2																48.8				
	LP-1	LCB-1											32.3									
	KP-1	CLT																3.5			4.0	
(1/6)	CHK (1- 1)		54.4		7.0	8.0	56.4		9.6	8.0	2.5			49.1			3.3	93.5	3.5		4.0	

計装設備

材 料 内 訳 表

NO	配線区間 自 至		EM-EE				EM-EE				EM-CEE				EM-CEE				EM-CEE			
			14 sq				8 sq				2 sq				2 sq				2 sq			
			3 c				3 c				20 c				15 c				10 c			
		P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP	
	CP-0	LH			8.0																	
	CP-0	LH						8.0														
	LP-1	KP-1												3.6			16.8					
	KP-1	PU-1															4.6				2.7	
	LP-1	MV1																			3.3	44.7
	LP-1	LCB-2											48.8									
	KP-1	LCB-1																		3.5		21.5
	KP-1	FS																		3.5		42.3
	LCB-1	SV1																			3.0	4.1
(2/6)	CHK	(1- 2)			8.0			8.0					48.8	3.6			16.8	11.6			17.0	112.6

計装設備

材 料 内 訳 表

NO	配線区間 自 至		EM-CEE				EM-CEE-S				EM-CEE-S				EM-CPEE				EM-IE											
			2 sq				2 sq				2 sq				0.9 mm				5.5 sq											
			2 c				10 c				2 c				3 p															
			P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP								
	TH	KP-1													53.4		7.0	21.1												
x	LP-1	KP-1					3.6			16.8																				
	LP-1	PU-1																				4.6								
	LP-1	MV1											3.3	44.7																
	KP-1	LCB-1																												
	KP-1	LT											3.5	21.5																
	KP-1	FT1											3.5	11.4	42.3															
	KP-1	CLT											3.5	3.0	19.5															
x	KP-1	FT2											3.5	4.0																
	KP-1	FS			4.2x3								2.0	5.2																
(3/6)		CHK (1- 3)				12.6			3.6				16.8	16.0				26.9	128.0	53.4			7.0	21.1						4.6

計装設備

材 料 内 訳 表

NO	配線区間 自 至		EM-IE				EM-IE				600V EM-CE端末処理材				EM-EE端末処理材				PF			
			3.5 sq				2 sq				14 sq				14 sq				28 mm			
			P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP	屋外	屋内			屋外	屋内			露出	埋込		
	CP-0	LH																				
	LH	LP-1										2										
	LP-1	KP-1			19.3																	
	LP-1	MV1									56.1											
	LP-1	LCB-2									48.8											
	LP-1	LCB-1			32.3																	
	KP-1	CLT									7.5										2.5	
	KP-1	CLT																			2.5	
x	KP-1	FT2																			5.2	
(4/6)		CHK (1- 4)			51.6						112.4			2							10.2	

計装設備

材 料 内 訳 表

NO	配線区間 自 至		FEP 65 mm				FEP 50 mm				FEP 30 mm				GP屋外 36 mm				GP屋外 28 mm				
			露出	埋込			露出	埋込			露出	埋込			露出	埋込			露出	埋込			
			CP-0	LH													6.0						
CP-0	LH													6.0									
CP-0	TH																			6.0			
CP-0	KP-1																			8.0			
LH	LP-1														7.0								
LH	LP-1														7.0								
TH	KP-1																			13.0			
LP-1	LCB-1										6.3												
KP-1	LCB-1						6.3																
KP-1	LCB-1										6.3												
KP-1	LT										6.7												
KP-1	FS						6.7																
CP	HH1										4.9x2												
CP	HH1										4.9x2												
HH1	HH2										10.2x2												
HH1	HH2				10.2x2																		
x	HH1	HH2												10.2x3									
	HH1	LP-1									2.1x3												
	HH1	LP-1					2.1x2																
	HH2	KP-1												2.5x3									
	HH2	KP-1									2.5												
	HH2	KP-1					2.5x2																
	HH2	HH3									12.7												
	HH2	HH3					12.7x3																
	HH3	HH4									14.8												
	HH3	HH4					14.8x2																
	HH3	HH5									20.4												
	HH3	HH5					20.4																
(5/6)	CHK (1- 5)						117.7				99.9				67.2					26.0			27.0

計装設備

材 料 内 訳 表

NO	配線区間 自 至		GP				GP												
			36 mm				28 mm												
			露出	埋込			露出	埋込											
	LP-1	PU-1		2.6															
	KP-1	PU-1		2.7															
	LP-1	MV1					3.3												
	LP-1	MV1	3.3																
	LP-1	MV1					3.3												
	KP-1	FT1					3.0												
	LCB-1	SV1	3.0																
	KP-1	LT					9.0	2.4											
	KP-1	FS						4.2x3											
	KP-1	FS	8.0x3																
(6/6)	CHK (1- 6)		30.3	5.3			18.6	15.0											

NO	区分	電柱類	同 左	同 左	同 左	同 左	同 左	同 左	同 左
		低圧用ラック	自在 アームバンド	自在バンド	足場ボルト	メッセン (材料)	支線 (歩掛り)	ステー ブロック	玉がはいし
			UABD 317	IBT-212	CP用	38sq(7/2.6)	38sq(7/2.6)	700*350 ロッド付	
		個	個	個	本	m	箇所	組	個
		10	4	14	32	53.4	4	4	4
(2/4)	ZHK (1- 2)	10	4	14	32	53.4	4	4	4

計装設備

材 料 内 訳 表

NO	区分	電柱類	同 左	電柱類	コンクリート 製品	同 左	同 左	同 左	同 左
		卷付グリップ	支線ガード	メッセン (歩掛り)	プルボックス (SUS-WP)	プルボックス (SUS-WP)	プルボックス (SUS-WP)	プルボックス (一般)	ハンドホール
			硬質 ポリエチレン	38sq(7/2.6)	300*300*200	250*250*200	200*200*150	150*150*100	900*900 *900H
		個	本	m	個	個	個	個	組
		28	4	53.4	3	4	2	1	5
(3/4)	ZHK (1- 3)	28	4	53.4	3	4	2	1	5

No	自	至	種別・サイズ・本数	経路	合計	計 算
CP-0 引込柱	LH 引込開閉器盤	EM-EE 14 sq - 3 c 端末屋内 x 2	P&D			
			RACK			
			CP	8.0	(8.0)	
			FEP			
			GP屋外 36 mm	露出	6.0	(6.0)
			埋込			
CP-0 引込柱	LH 引込開閉器盤	EM-EE 8 sq - 3 c	P&D			
			RACK			
			CP	8.0	(8.0)	
			FEP			
			GP屋外 36 mm	露出	6.0	(6.0)
			埋込			
CP-0 引込柱	TH 保安器箱		P&D			
			RACK			
			CP			
			FEP			
			GP屋外 28 mm	露出	6.0	(6.0)
			埋込			
CP-0 引込柱	KP-1 インターフェ イス盤		P&D			
			RACK			
			CP			
			FEP			
			GP屋外 28 mm	露出	8.0	(8.0)
			埋込			
LH 引込開閉器盤	LP-1 動力電灯盤	600V EM-CE 14 sq - 3 c 端末屋内 x 2	P&D	54.4	17.7 + 19.1 + 16.6 + (1.0)	
			RACK			
			CP	7.0	(7.0)	
			FEP	8.0	4.9 + 2.1 + (1.0)	
			GP屋外 36 mm	露出	7.0	(7.0)
			埋込			

No	自	至	種別・サイズ・本数	経路	合計	計 算
LH 引込開閉器盤	LP-1 動力電灯盤	600V EM-CE 8 sq - 3 c	P&D	54.4	17.7 + 19.1 + 16.6 + (1.0)	
			RACK			
			CP	7.0	(7.0)	
			FEP	8.0	4.9 + 2.1 + (1.0)	
			GP屋外	36 mm		
			露出	7.0	(7.0)	
TH 保安器箱	KP-1 インターフェイス盤	EM-CPEE 0.9 mm - 3 p	P&D	53.4	17.7 + 19.1 + 16.6	
			RACK			
			CP	7.0	(7.0)	
			FEP	21.1	4.9 + 10.2 + 4.5 + 0.5 + (1.0)	
			GP屋外	28 mm		
			露出	13.0	(6.0) + (7.0)	
LP-1 動力電灯盤	KP-1 インターフェイス盤	600V EM-CE 5.5 sq - 2 c	P&D	2.5	2.5	
			RACK			
			CP			
			FEP	16.8	(1.0) + 2.1 + 10.2 + 2.5 + (1.0)	
			EM-IE	3.5 sq		
			CP	19.3	(1.0) + 2.1 + 10.2 + 2.5 + (1.0) + 2.5	
LP-1 動力電灯盤	KP-1 インターフェイス盤	EM-CEE 2 sq - 15 c	P&D	3.6	2.6 + (1.0)	
			RACK			
			CP			
			FEP	16.8	(1.0) + 2.1 + 10.2 + 2.5 + (1.0)	
			露出			
			埋込			
x LP-1 動力電灯盤	KP-1 インターフェイス盤	EM-CEE-S 2 sq - 10 c	P&D	3.6	2.6 + (1.0)	
			RACK			
			CP			
			FEP	16.8	(1.0) + 2.1 + 10.2 + 2.5 + (1.0)	
			露出			
			埋込			

計装設備 (3/ 10)

拾い出し根拠表

[Bグループ]

No	自	至	種別・サイズ・本数	経路	合計	計 算
LP-1 動力電灯盤	PU-1 給水ポンプユニット	600V EM-CE 8 sq - 3 c	P&D	2.0	(1.0)+ (1.0)	
			RACK			
			CP	2.6	2.6	
			FEP			
			EM-IE 5.5 sq	CP	4.6	2.6 + (1.0)+ (1.0)
GP 36 mm	露出					
	埋込	2.6	2.6			
	KP-1 インターフェイス盤	PU-1 給水ポンプユニット	EM-CEE 2 sq - 10 c	P&D	4.6	(1.0)+ 2.6 + (1.0)
				RACK		
				CP	2.7	2.7
FEP						
CP						
GP 36 mm	露出					
	埋込	2.7	2.7			
	LP-1 動力電灯盤	MV1 流入電動弁	600V EM-CE 3.5 sq - 3 c	P&D		
				RACK		
				CP	3.3	2.3 + (1.0)
FEP				44.7	(1.0)+ 2.1 + 10.2 + 12.7 + 14.8 + 3.9	
EM-IE 2 sq				CP	56.1	2.3 + (1.0)+ (1.0)+ 20.4 + 12.7 + 14.8 + 3.9
GP 28 mm	露出	3.3	2.3 + (1.0)			
	埋込					
	LP-1 動力電灯盤	MV1 流入電動弁	EM-CEE 2 sq - 10 c	P&D		
				RACK		
				CP	3.3	2.3 + (1.0)
FEP				44.7	(1.0)+ 2.1 + 10.2 + 12.7 + 14.8 + 3.9	
CP						
GP 36 mm	露出	3.3	2.3 + (1.0)			
	埋込					
	LP-1 動力電灯盤	MV1 流入電動弁	EM-CEE-S 2 sq - 2 c	P&D		
				RACK		
				CP	3.3	2.3 + (1.0)
FEP				44.7	(1.0)+ 2.1 + 10.2 + 12.7 + 14.8 + 3.9	
CP						
GP 28 mm	露出	3.3	2.3 + (1.0)			
	埋込					

No	自	至	種別・サイズ・本数	経路	合計	計 算
LP-1 動力電灯盤	LCB-2 流入電動弁操 作盤	600V EM-CE 3.5 sq - 3 c	P&D			
			RACK			
			CP			
		FEP	48.8	(1.0)+ 2.1 + 10.2 + 12.7 + 14.8 + 3.9 + 3.1 + (1.0)		
		EM-IE 2 sq	CP	48.8	(1.0)+ 2.1 + 10.2 + 12.7 + 14.8 + 3.9 + 3.1 + (1.0)	
			露出			
	埋込					
LP-1 動力電灯盤	LCB-2 流入電動弁操 作盤	EM-CEE 2 sq - 20 c	P&D			
			RACK			
			CP			
		FEP	48.8	(1.0)+ 2.1 + 10.2 + 12.7 + 14.8 + 3.9 + 3.1 + (1.0)		
		CP				
			露出			
	埋込					
LP-1 動力電灯盤	LCB-1 緊急遮断弁制 御盤	600V EM-CE 5.5 sq - 2 c	P&D			
			RACK			
			CP			
		FEP	32.3	(1.0)+ 2.1 + 10.2 + 12.7 + 5.3 + (1.0)		
		EM-IE 3.5 sq	CP	32.3	(1.0)+ 2.1 + 10.2 + 12.7 + 5.3 + (1.0)	
		FEP 30 mm	露出			
	埋込	6.3	5.3 + (1.0)			
KP-1 インターフェ イス盤	LCB-1 緊急遮断弁制 御盤	EM-CEE 2 sq - 10 c	P&D	3.5	(1.0)+ 2.5	
			RACK			
			CP			
		FEP	21.5	2.5 + 12.7 + 5.3 + (1.0)		
		CP				
		FEP 50 mm	露出			
	埋込	6.3	5.3 + (1.0)			
KP-1 インターフェ イス盤	LCB-1 緊急遮断弁制 御盤	EM-CEE-S 2 sq - 2 c	P&D	3.5	(1.0)+ 2.5	
			RACK			
			CP			
		FEP	21.5	2.5 + 12.7 + 5.3 + (1.0)		
		CP				
		FEP 30 mm	露出			
	埋込	6.3	5.3 + (1.0)			

No	自	至	種別・サイズ・本数	経路	合計	計 算
	KP-1 インターフェ イス盤	LT 配水池水位計	EM-CEE-S 2 sq - 2 c	P&D	3.5	(1.0)+ 2.5
				RACK		
				CP	11.4	(8.0)+ 2.4 + (1.0)
				FEP	42.3	2.5 + 12.7 + 20.4 + 6.7
			CP			
			FEP 30 mm	露出		
		埋込	6.7	6.7		
	KP-1 インターフェ イス盤	FT1 配水流量計	EM-CEE-S 2 sq - 2 c	P&D	3.5	(1.0)+ 2.5
				RACK		
				CP	3.0	1.0 + (1.0)+ (1.0)
				FEP	19.5	2.5 + 12.7 + 4.3
			CP			
			GP 28 mm	露出	3.0	1.0 + (1.0)+ (1.0)
		埋込				
	KP-1 インターフェ イス盤	CLT 配水残塩計	600V EM-CE 3.5 sq - 2 c	P&D	3.5	(1.0)+ 2.5
				RACK		
				CP	4.0	2.5 + (1.5)
				FEP		
			EM-IE 2 sq	CP	7.5	2.5 + (1.5)+ (1.0)+ 2.5
			PF 28 mm	露出		
		埋込	2.5	2.5		
	KP-1 インターフェ イス盤	CLT 配水残塩計	EM-CEE-S 2 sq - 2 c	P&D	3.5	(1.0)+ 2.5
				RACK		
				CP	4.0	2.5 + (1.5)
				FEP		
			CP			
			PF 28 mm	露出		
		埋込	2.5	2.5		
x	KP-1 インターフェ イス盤	FT2 送水流量計	EM-CEE-S 2 sq - 2 c	P&D	2.0	(1.0)+ 1.0
				RACK		
				CP	5.2	4.2 + (1.0)
				FEP		
			EM-IE 2 sq	CP		
			PF 28 mm	露出		
		埋込	5.2	4.2 + (1.0)		

計装設備 (6/ 10)

拾い出し根拠表

[Bグループ]

No	自	至	種別・サイズ・本数	経路	合計	計 算
KP-1 インターフェ イス盤	FS フロートスイ ッチ	EM-CEE 2 sq - 10 c	P&D	3.5	(1.0)+ 2.5	
			RACK			
			CP	8.0	(8.0)	
			FEP	42.3	2.5 + 12.7 + 20.4 + 6.7	
			CP			
			FEP 50 mm	露出		
	埋込	6.7	6.7			
LCB-1 緊急遮断弁制 御盤	SV1 緊急遮断弁	EM-CEE 2 sq - 10 c	P&D			
			RACK			
			CP	3.0	(1.0)+ 1.0 + (1.0)	
			FEP	4.1	(1.0)+ 3.1	
			CP			
			GP 36 mm	露出	3.0	(1.0)+ 1.0 + (1.0)
	埋込					
CP 場内柱	HH1 ハンドホール 1		P&D			
			RACK			
			CP			
			FEP			
			CP			
			FEP 30 mm x 2	露出		
	埋込	4.9	4.9			
CP 場内柱	HH1 ハンドホール 1		P&D			
			RACK			
			CP			
			FEP			
			CP			
			FEP 50 mm x 2	露出		
	埋込	4.9	4.9			
HH1 ハンドホール 1	HH2 ハンドホール 2		P&D			
			RACK			
			CP			
			FEP			
			CP			
			FEP 50 mm x 2	露出		
	埋込	10.2	10.2			

No	自	至	種別・サイズ・本数	経路	合計	計 算
	HH1 ハンドホール 1	HH2 ハンドホール 2		P&D		
				RACK		
				CP		
				FEP		
				CP		
				FEP 65 mm x 2	露出	
	埋込	10.2	10.2			
x	HH1 ハンドホール 1	HH2 ハンドホール 2		P&D		
				RACK		
				CP		
				FEP		
				CP		
				FEP 30 mm x 3	露出	
	埋込	10.2	10.2			
	HH1 ハンドホール 1	LP-1 動力電灯盤		P&D		
				RACK		
				CP		
				FEP		
				CP		
				FEP 50 mm x 3	露出	
	埋込	2.1	2.1			
	HH1 ハンドホール 1	LP-1 動力電灯盤		P&D		
				RACK		
				CP		
				FEP		
				CP		
				FEP 65 mm x 2	露出	
	埋込	2.1	2.1			
	HH2 ハンドホール 2	KP-1 インターフェ イス盤		P&D		
				RACK		
				CP		
				FEP		
				CP		
				FEP 30 mm x 3	露出	
	埋込	2.5	2.5			

No	自	至	種別・サイズ・本数	経路	合計	計 算
HH2	ハンドホール 2	KP-1 インターフェ イス盤		P&D		
				RACK		
				CP		
				FEP		
				CP		
				FEP 50 mm	露出	
	埋込	2.5	2.5			
HH2	ハンドホール 2	KP-1 インターフェ イス盤		P&D		
				RACK		
				CP		
				FEP		
				CP		
				FEP 65 mm x 2	露出	
	埋込	2.5	2.5			
HH2	ハンドホール 2	HH3 ハンドホール 3		P&D		
				RACK		
				CP		
				FEP		
				CP		
				FEP 50 mm	露出	
	埋込	12.7	12.7			
HH2	ハンドホール 2	HH3 ハンドホール 3		P&D		
				RACK		
				CP		
				FEP		
				CP		
				FEP 65 mm x 3	露出	
	埋込	12.7	12.7			
HH3	ハンドホール 3	HH4 ハンドホール 4		P&D		
				RACK		
				CP		
				FEP		
				CP		
				FEP 50 mm	露出	
	埋込	14.8	14.8			

No	自	至	種別・サイズ・本数	経路	合計	計 算
	HH3 ハンドホール 3	HH4 ハンドホール 4		P&D		
				RACK		
				CP		
				FEP		
				CP		
				FEP 65 mm x 2	露出	
	埋込	14.8	14.8			
	HH3 ハンドホール 3	HH5 ハンドホール 5		P&D		
				RACK		
				CP		
				FEP		
				CP		
				FEP 50 mm	露出	
	埋込	20.4	20.4			
	HH3 ハンドホール 3	HH5 ハンドホール 5		P&D		
				RACK		
				CP		
				FEP		
				CP		
				FEP 65 mm	露出	
	埋込	20.4	20.4			
	KP-1 インターフェ イス盤	LT 配水池水位計		P&D		
				RACK		
				CP		
				FEP		
				CP		
				GP 28 mm	露出	9.0
	埋込	2.4	2.4			
	KP-1 インターフェ イス盤	FS フロートスイ ッチ	EM-CEE 2 sq - 2 c x 3	P&D		
				RACK		
				CP	4.2	4.2
				FEP		
				CP		
				GP 28 mm x 3	露出	
	埋込	4.2	4.2			

No	自	至	種別・サイズ・本数	経路	合計	計 算
KP-1 インターフェ イス盤	FS フロートスイ ッチ		P&D			
			RACK			
			CP			
			FEP			
			CP			
			GP	36 mm x 3	露出	8.0

計装設備 (1/ 2)

設備材料一覧表

[Bグループ]

No	区 分	明 細 名	材 料 名	形 状	単 位	数 量
		盤類	保安器箱		面	1
		水位検出器類	フリクトレベルスイッチ		組	3
		電柱類	コンクリート ポール	8m-14cm- 200kg	本	4
		〃	コンクリート 根かせ	(バンド付) 1200*240*170	個	4
		〃	低圧用ラック		個	10
		〃	自在 アームバンド	UABD 317	個	4
		〃	自在バンド	IBT-212	個	14
		〃	足場ボルト	CP用	本	32
		〃	メッセン (材料)	38sq(7/2.6)	m	53.4
		〃	支線 (歩掛り)	〃	箇所	4
		〃	ステー ブロック	700*350 ロッド付	組	4
		〃	玉がいし		個	4
		〃	巻付グリップ		個	28
		〃	支線ガード	硬質 ポリエチレン	本	4
		〃	メッセン (歩掛り)	38sq(7/2.6)	m	53.4
		コンクリート 製品	ハンドホール	900*900 *900H	組	5
		〃	プルボックス (SUS-WP)	200*200*150	個	2
		〃	〃	300*300*200	個	3
		〃	〃	250*250*200	個	4
		〃	プルボックス (一般)	150*150*100	個	1

計装設備 (2/ 2)

設備材料一覧表

[Bグループ]

No	区 分	明 細 名	材 料 名	形 状	単 位	数 量
		小配管, 弁類	防波管 塩化ビニル管	VP 100φ	m	8
		〃	〃	VP 65φ	m	24
		接地装置	接地棒	φ14*1500	本	6
		〃	接地棒用 リード端子	φ14用	本	3
		〃	2連結打込 ケーブル	(歩掛り)	個所	3
		電線管類	埋設シート		m	100

配線番号	自		至		配線仕様		端末		接地線		電線管		備考
	記号	名称	記号	名称	種別、サイズ、芯数、本数	屋外	屋内	種別	サイズ	種別	サイズ本数		
	CP-0	引込柱	LH	引込開閉器盤	EM-EE 14 sq - 3 c		2			GP屋外	36 mm		
	"	"	"	"	EM-EE 8 sq - 3 c					GP屋外	36 mm		
	"	"	TH	保安器箱						GP屋外	28 mm		
	"	"	KP-1	インターフェイス盤						GP屋外	28 mm		
	LH	引込開閉器盤	LP-1	動力電灯盤	600V EM-CE 14 sq - 3 c		2			GP屋外	36 mm		
	"	"	"	"	600V EM-CE 8 sq - 3 c					GP屋外	36 mm		
	TH	保安器箱	KP-1	インターフェイス盤	EM-CPEE 0.9 mm - 3 p					GP屋外	28 mm		
	LP-1	動力電灯盤	"	"	600V EM-CE 5.5 sq - 2 c			EM-IE	3.5 sq				
	"	"	"	"	EM-CEE 2 sq - 15 c								
x	"	"	"	"	EM-CEE-S 2 sq - 10 c								
	"	"	PU-1	給水ポンプユニット	600V EM-CE 8 sq - 3 c			EM-IE	5.5 sq	GP	36 mm		
	KP-1	インターフェイス盤	"	"	EM-CEE 2 sq - 10 c					GP	36 mm		
	LP-1	動力電灯盤	MV1	流入電動弁	600V EM-CE 3.5 sq - 3 c			EM-IE	2 sq	GP	28 mm		
	"	"	"	"	EM-CEE 2 sq - 10 c					GP	36 mm		
	"	"	"	"	EM-CEE-S 2 sq - 2 c					GP	28 mm		
	"	"	LCB-2	流入電動弁操作盤	600V EM-CE 3.5 sq - 3 c			EM-IE	2 sq				
	"	"	"	"	EM-CEE 2 sq - 20 c								
	"	"	LCB-1	緊急遮断弁制御盤	600V EM-CE 5.5 sq - 2 c			EM-IE	3.5 sq	FEP	30 mm		
	KP-1	インターフェイス盤	"	"	EM-CEE 2 sq - 10 c					FEP	50 mm		
	"	"	"	"	EM-CEE-S 2 sq - 2 c					FEP	30 mm		
	"	"	LT	配水池水位計	EM-CEE-S 2 sq - 2 c					FEP	30 mm		
	"	"	FT1	配水流量計	EM-CEE-S 2 sq - 2 c					GP	28 mm		
	"	"	CLT	配水残塩計	600V EM-CE 3.5 sq - 2 c			EM-IE	2 sq	PF	28 mm		
	"	"	"	"	EM-CEE-S 2 sq - 2 c					PF	28 mm		
x	"	"	FT2	送水流量計	EM-CEE-S 2 sq - 2 c			EM-IE	2 sq	PF	28 mm		
	"	"	FS	フロートスイッチ	EM-CEE 2 sq - 10 c					FEP	50 mm		
	LCB-1	緊急遮断弁制御盤	SV1	緊急遮断弁	EM-CEE 2 sq - 10 c					GP	36 mm		
	CP	場内柱	HH1	ハンドホール1						FEP	30 mm x 2		
	"	"	"	"						FEP	50 mm x 2		
	HH1	ハンドホール1	HH2	ハンドホール2						FEP	50 mm x 2		
	"	"	"	"						FEP	65 mm x 2		
x	"	"	"	"						FEP	30 mm x 3		
	"	"	LP-1	動力電灯盤						FEP	50 mm x 3		
	"	"	"	"						FEP	65 mm x 2		
	HH2	ハンドホール2	KP-1	インターフェイス盤						FEP	30 mm x 3		
	"	"	"	"						FEP	50 mm		
	"	"	"	"						FEP	65 mm x 2		
	"	"	HH3	ハンドホール3						FEP	50 mm		
	"	"	"	"						FEP	65 mm x 3		
	HH3	ハンドホール3	HH4	ハンドホール4						FEP	50 mm		

配線番号	自		至		配線仕様 種別、サイズ、芯数、本数	端末		接地線		電線管		備考
	記号	名称	記号	名称		屋外	屋内	種別	サイズ	種別	サイズ本数	
HH3		ハンドホール3	HH4	ハンドホール4						FEP	65 mm x 2	
"	"	"	HH5	ハンドホール5						FEP	50 mm	
"	"	"	"	"						FEP	65 mm	
KP-1		インターフェイス盤	LT	配水池水位計						GP	28 mm	
"	"	"	FS	フロートスイッチ	EM-CEE					GP	28 mm x 3	
"	"	"	"	"						GP	36 mm x 3	

機器等据付歩掛り分類表

分類	分類目標	機器等名称	範 囲
第1類	比較的高速回転の回転機器	ポンプ、ブロワ、モータ、減速機、真空ポンプ、空気圧縮機、エンジン、遠心濃縮機、遠心脱水機等	(a). 本体に付属する弁以後の給油及び給水等小配管は、管の歩掛りによる。 (b). 流体機器の吸込み、吐出しフランジ以後は、弁または管の歩掛りによる。 (c). 共通ベットのがあるものはこれを含む。
第2類	芯出し調整の楽な機器	弁類（自動（電動・空気）弁呼び径100mm以上、手動弁呼び径400mm以上）、フィルタ（油圧、乾式）、モータ用抵抗制御器、水中ポンプファン、水中攪拌機、水中機械式曝気機等	(a). 自動（電動・空気）弁呼び径90mm以下、手動呼び径350mm以下の弁類で鑄鉄配管中のものは、鑄鉄管歩掛りにより算出し、鋼管配管中のものは小配管歩掛りに含む。 (b). 弁のフランジ接合は配管歩掛りによる (c). 付属するモータ、減速機等（バルブコントローラ）を含む。
第3類	芯出し調整が必要な機器	阻水扉、制水扉、塩素関係機器、ボイラ等	(a). バルブコントローラのあるものはこれを含む。 (b). 配管を除いた油圧装置を含む。
第4類	貯留機器	タンク類、塔類（スクラバサイレンサ）、熱交換器、ストレーナ類、急速ろ過器（鋼製）等	(a). 取出しフランジは以後は管の歩掛りによる。
第5類	散気設備	散気板、散気筒（散気管）	
第6類	比較的低速回転で、現場組立部品の多いもの	沈砂池機械、沈殿池機械、コンベア類、ホッパー類、汚泥濃縮タンク機械、物上げ機械、脱水機（BP、加圧）、機械曝気（オキシジェンデイツ用）等	(a). 付属するモータ、減速機等駆動装置を含む。 (b). 点検用歩廊、階段は第7類とする。
第7類	安全設備、架台類	鋼製渡り、手すり、鋼製ふた類、管支持架台、点検歩廊、階段、防泡金網、カバー等	

機器名称	種別	単位重量 (ton)	台数	歩 掛			据 付 工				輸送重量 (ton)	備 考	
				計算式	(人)	補正率	据付人工	機械設備据付工	設備機械工				
【据付】													
流入電動弁	2類	0.410	1.0									0.41	
緊急遮断弁	2類	0.385	1.0									0.385	
計											0.80	t	
機械設備据付工×0.9													人
普通作業員×0.1													人
設備機械工													人
													人

1.7類は、設備機械工とする。

土工集計表

Date: . No.

項目	項目	緊急遮断弁 制御盤基礎	ポンプ現場 操作盤基礎	ハンドホー ル	ハンドホール (AS舗装部)	電路掘削土 工①	電路掘削土 工②							設計数量	単位
1	機械掘削工	1.620	0.845	13.002	8.668	19.728	21.600							65.46	m ³
2	砂埋戻工(機械)					7.398	8.100							15.50	m ³
3	発生土埋戻工(機械)	1.116	0.746	9.668	2.207	13.700	8.400							35.84	m ³
4	発生土運搬	0.504	0.099	3.334	6.461	6.028	13.200							29.63	m ³
5	整地													29.63	m ³
6	型枠工	2.000	1.000											3.00	m ²
7	型枠工(均しCO)	0.240	0.140											0.38	m ²
8	コンクリート打設工	0.500	0.125											0.63	m ³
9	均しコンクリート	0.072	0.025											0.10	m ³
10	砕石基礎	1.440	0.490	4.614	3.076									9.62	m ²
11	下層路盤工(RC-40)				4.608		27.000							31.61	m ²
12	上層路盤工(M-30)				4.608		27.000							31.61	m ²
13	ハンドホール(中耐蓋付)			3.00										3.00	個
14	ハンドホール(重耐蓋付)				2.00									2.00	個
15															
16															
17															
18															
19															
20															
21															
22															
23															
24															
25															

土工計算書

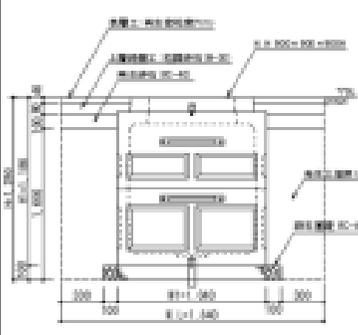
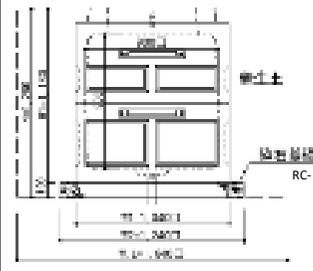
(設備名) 横瀬町姿見山配水池築造工事

名称	緊急遮断弁制御盤基礎 1,000×1,000×500H	数量	1基	機械掘削工	H × W × D		1.620 m ³	型枠	H1 × W1 × 4		2.000 m ²		
					0.50 × 1.80 × 1.80 = 1.620				0.50 × 1.00 × 4.00 = 2.000				
	H (深さ) = 0.50 W (幅) = 1.80 D (奥行) = 1.80 W1 (基礎幅) = 1.00 W2 (再生砕石) = 1.20 H1 (基礎深さ) = 0.50 H2 (基礎埋設部) = 0.40 H3 (均しCO) = 0.05	砕石基礎	W2 × W2		t= 10cm	1.440 m ²	基礎CO	H1 × W1 × W1		0.500 m ³			
			1.20 × 1.20 = 1.440		0.50 × 1.00 × 1.00 = 0.500								
		均しCO	H3 × W2 × 4		0.240 m ²	発生土埋戻	0.144 + 0.072 + 0.40 = 0.616		掘削 - 発生土埋戻	1.116 m ³			
			0.05 × 1.20 × 4.00 = 0.240				1.620 - 0.616 = 1.004						
		均しCO	H3 × W2 × W2		0.072 m ³	発生土運搬	1.004 ÷ 0.9 = 1.116		掘削 - 発生土運搬	0.504 m ³			
			0.05 × 1.20 × 1.20 = 0.072				1.620 - 1.116 = 0.504						
		名称	ポンプ現場操作盤基礎 500×500×500H	数量	1基	機械掘削工	H × W × L		0.845 m ³	型枠	H1 × W1 × 4		1.000 m ²
							0.50 × 1.30 × 1.30 = 0.845				0.50 × 0.50 × 4.00 = 1.000		
	H (深さ) = 0.50 W (幅) = 1.30 D (奥行) = 1.30 W1 (基礎幅) = 0.50 W2 (再生砕石) = 0.70 H1 (基礎深さ) = 0.50 H2 (基礎埋設部) = 0.40 H3 (均しCO) = 0.05	砕石基礎	W2 × W2		t= 10cm	0.490 m ²	基礎CO	H1 × W1 × W1		0.125 m ³			
			0.70 × 0.70 = 0.490		0.50 × 0.50 × 0.50 = 0.125								
		均しCO	H3 × W2 × 4		0.140 m ²	発生土埋戻	0.049 + 0.025 + 0.100 = 0.174		掘削 - 発生土埋戻	0.746 m ³			
			0.05 × 0.70 × 4.00 = 0.140				0.845 - 0.174 = 0.671						
		均しCO	H3 × W2 × W2		0.025 m ³	発生土運搬	0.671 ÷ 0.9 = 0.746		掘削 - 発生土運搬	0.099 m ³			
			0.05 × 0.70 × 0.70 = 0.025				0.845 - 0.746 = 0.099						

土 工 計 算 書

(設備名) 横瀬町姿見山配水池築造工事

H.H 1, 3, 4	名称	ハンドホール 900×900×900H	数量	3基	機械掘削工	$H \times W \times L$	13.002	m ³						
						$1.28 \times 1.84 \times 1.84 = 4.334$								
					砕石基礎	$W2 \times W2$					t= 10cm			
						$1.24 \times 1.24 = 1.538$					4.614	m ²		
					発生土埋戻	掘削 - A - 砕石基礎					9.668	m ³		
						$13.00 - 3.84 - 0.461 = 8.701$								
						$8.70 \div 0.9 = 9.668$								
H.H 2, 5	名称	ハンドホール(AS舗装部) 900×900×900H	数量	2基	機械掘削工	$H \times W \times L$	8.668	m ³	発生土埋戻	$(W \times L - W1 \times W1) \times H4$ 砕石基礎($W1 \times W1 - 1.538$) × 0.1				
						$1.28 \times 1.84 \times 1.84 = 4.334$				$(3.39 - 1.08) \times 1.06 - 0.456 = 1.986$	2.207	m ³		
					砕石基礎	$W2 \times W2$				t= 10cm	発生土埋戻	掘削 - 発生土埋戻		
						$1.24 \times 1.24 = 1.538$				3.076	m ²	$8.668 - 2.207 = 6.461$	6.461	m ³
					下層路盤工	$W \times L - W1 \times W1$				4.608	m ²			
						$3.386 - 1.082 = 2.304$								
					上層路盤工	$W \times L - W1 \times W1$				4.608	m ²			
	$3.386 - 1.082 = 2.304$													



土工計算書

(設備名) 横瀬町姿見山配水池築造工事

AS舗装部	名称	電路掘削土工② 管路 2管～	数量 45.0m	機械掘削工		発生土埋戻	発生土運搬	
				$H \times W \times L$	m^3			
	名称	電路掘削土工① 管路 2管～	数量 41.1m	機械掘削工		発生土埋戻	発生土運搬	
				$H \times W \times L$				m^3
				$0.80 \times 0.60 \times 41.1 = 19.728$				19.728
				山砂埋戻				m^3
				$h1 \times W \times L$				7.398
				$0.30 \times 0.60 \times 41.1 = 7.398$				7.398
				発生土埋戻				m^3
				掘削 - 山砂				13.700
				$19.728 - 7.398 = 12.330$				12.330
				$12.330 \div 0.9 = 13.700$				13.700
発生土運搬		m^3	6.028					
掘削 - 発生土埋戻		6.028	6.028					
$19.728 - 13.700 = 6.028$		6.028	6.028					
	名称	電路掘削土工② 管路 2管～	数量 45.0m	機械掘削工		発生土埋戻	発生土運搬	
				$H \times W \times L$				m^3
				$0.80 \times 0.60 \times 45.0 = 21.600$				21.600
				山砂埋戻				m^3
				$h1 \times W \times L$				8.100
				$0.30 \times 0.60 \times 45.0 = 8.100$				8.100
				下層路盤工				m^2
				$W \times L$				27.000
				$0.60 \times 45.0 = 27.000$				27.000
				上層路盤工				m^2
$W \times L$		27.000						
$0.60 \times 45.0 = 27.000$		27.000						
発生土埋戻		m^3	8.400					
$h2 \times W \times L$		7.560						
$0.280 \times 0.60 \times 45.0 = 7.560$		7.560						
発生土埋戻		m^3						
掘削 - 発生土埋戻		13.200						
$21.60 - 8.40 = 13.200$		13.200						
発生土埋戻		m^3	8.400					
$7.560 \div 0.9 = 8.400$		8.400	8.400					
発生土埋戻		m^3	8.400					
掘削 - 発生土埋戻		13.200	13.200					
$21.60 - 8.40 = 13.200$		13.200	13.200					

監視装置設備 数量計算書

横瀬町姿見山配水池築造工事

秩父広域市町村圏組合水道局

設 計 数 量 総 括 表

工 種 ・ 種 別	細 別	数 量	設計数量	単位	数値	備 考
監視設備工事						
管理サーバ・監視端末						
機器費						
管理サーバソフトウェア費		1.00	1	式	1	
労務費						
システム試験調整費		1.00	1	式	1	
姿見山浄水場	Di=13 Ai=4					
機器費						
インターフェース盤	屋内自立型	1.00	1	面	1	
ミニサーバ		1.00	1	台	1	
ブロードバンドルーター		1.00	1	台	1	
スイッチングハブ		1.00	1	台	1	
リモートパワーコントローラ		1.00	1	台	1	
PLC	接点入力ユニット2台	1.00	1	式	1	
子局ソフトウェア費		1.00	1	式	1	
無停電電源装置		1.00	1	台	1	
その他必要な機器・配線	LANケーブル、棚他	1.00	1	式	1	
労務費						

設 計 数 量 総 括 表

工 種 ・ 種 別	細 別	数 量	設計数量	単位	数位	備 考
機器搬入・据付費		1.00	1	式	1	
システム試験調整費		1.00	1	式	1	
VPN調整費		1.00	1	式	1	
山口浄水場	Di:19点,Ai:5					
機器費						
インターフェース盤	屋内壁掛型	1.00	1	面	1	
ミニサーバ		1.00	1	台	1	
ブロードバンドルーター		1.00	1	台	1	
スイッチングハブ		1.00	1	台	1	
リモートパワーコントローラ		1.00	1	台	1	
PLC	接点入力ユニット2台	1.00	1	式	1	
子局ソフトウェア費		1.00	1	式	1	
無停電電源装置		1.00	1	台	1	
既設盤改造費	配線工事含む	1.00	1	式	1	
その他必要な機器・配線	LANケーブル、棚他	1.00	1	式	1	
労務費						
機器搬入・据付費		1.00	1	式	1	
システム試験調整費		1.00	1	式	1	

設計数量総括表

工種・種別	細別	数量	設計数量	単位	数値	備考
VPN調整費		1.00	1	式	1	
生川浄水場	Di:3点,Ai:3点					
機器費						
インターフェース盤	屋内壁掛型	1.00	1	面	1	
ミニサーバ		1.00	1	台	1	
ブロードバンドルーター		1.00	1	台	1	
スイッチングハブ		1.00	1	台	1	
リモートパワーコントローラ		1.00	1	台	1	
PLC	接点入力ユニット1台	1.00	1	式	1	
子局ソフトウェア費		1.00	1	式	1	
無停電電源装置		1.00	1	台	1	
既設盤改造費	配線工事含む	1.00	1	式	1	
その他必要な機器・配線	LANケーブル、棚他	1.00	1	式	1	
労務費						
機器搬入・据付費		1.00	1	式	1	
システム試験調整費		1.00	1	式	1	
VPN調整費		1.00	1	式	1	

設 計 数 量 総 括 表

工 種 ・ 種 別	細 別	数 量	設計数量	単位	數位	備 考
日向山第一増圧場	Di:21点,Ai:2					
機器費						
インターフェース盤	屋内壁掛型	1.00	1	面	1	
ミニサーバ		1.00	1	台	1	
ブロードバンドルーター		1.00	1	台	1	
スイッチングハブ		1.00	1	台	1	
リモートパワーコントローラ		1.00	1	台	1	
PLC	接点入力ユニット2台	1.00	1	式	1	
子局ソフトウェア費		1.00	1	式	1	
無停電電源装置		1.00	1	台	1	
既設盤改造費	配線工事含む	1.00	1	式	1	
その他必要な機器・配線	LANケーブル、棚他	1.00	1	式	1	
労務費						
機器搬入・据付費		1.00	1	式	1	
システム試験調整費		1.00	1	式	1	
VPN調整費		1.00	1	式	1	

横 瀬 町 姿 見 山 配 水 池 築 造 工 事

数 量 計 算 書
(電 気 設 備 (監 視 設 備 工 事))

機器費・労務費数量

(1)	管理サーバ・監視端末				
	機器費	管理サーバソフトウェア費	式	1	
	労務費	システム試験調整費	式	1	
(2)	姿見山浄水場	Di=13 Ai=4			
	機器費	インターフェース盤 屋内自立型	面	1	
	機器費	ミニサーバー	台	1	
	機器費	ブロードバンドルーター	台	1	
	機器費	スイッチングハブ	台	1	
	機器費	リモートパワーコントローラ	台	1	
	機器費	P L C (付属品含む) 接点入力ユニット 2 台	式	1	
	機器費	子局ソフトウェア費	式	1	
	機器費	無停電電源装置	台	1	
	機器費	その他必要な機器・配線 LANケーブル、棚他	式	1	
	労務費	機器搬入・据付費	式	1	
	労務費	システム試験調整費	式	1	
	労務費	V P N 調整費	式	1	
(3)	山口浄水場	Di:19点, Ai:5点			
	機器費	インターフェース盤 屋内壁掛型	面	1	
	機器費	ミニサーバー	台	1	
	機器費	ブロードバンドルーター	台	1	
	機器費	スイッチングハブ	台	1	
	機器費	リモートパワーコントローラ	台	1	

機器費・労務費数量

	機器費	P L C (付属品含む) 接点入力ユニット 2 台	式	1
	機器費	子局ソフトウェア費	式	1
	機器費	無停電電源装置	台	1
	機器費	既設盤改造費 配線工事含む	式	1
	機器費	その他必要な機器・配線 LANケーブル、棚他	式	1
	労務費	機器搬入・据付費	式	1
	労務費	システム試験調整費	式	1
	労務費	V P N調整費	式	1
(4)	生川浄水場	Di:3点, Ai:3点		
	機器費	インターフェース盤 屋内壁掛型	面	1
	機器費	ミニサーバー	台	1
	機器費	ブロードバンドルーター	台	1
	機器費	スイッチングハブ	台	1
	機器費	リモートパワーコントローラ	台	1
	機器費	P L C (付属品含む) 接点入力ユニット 1 台	式	1
	機器費	子局ソフトウェア費	式	1
	機器費	無停電電源装置	台	1
	機器費	既設盤改造費 配線工事含む	式	1
	機器費	その他必要な機器・配線 LANケーブル、棚他	式	1
	労務費	機器搬入・据付費	式	1
	労務費	システム試験調整費	式	1
	労務費	V P N調整費	式	1

機器費・労務費数量

(5) 日向山第一増圧場 Di:21点, Ai:2

機器費	インターフェース盤 屋内壁掛型	面	1
機器費	ミニサーバー	台	1
機器費	ブロードバンドルーター	台	1
機器費	スイッチングハブ	台	1
機器費	リモートパワーコントローラ	台	1
機器費	P L C (付属品含む) 接点入力ユニット2台	式	1
機器費	子局ソフトウェア費	式	1
機器費	無停電電源装置	台	1
機器費	既設盤改造費 配線工事含む	式	1
機器費	その他必要な機器・配線 LANケーブル、棚他	式	1
労務費	機器搬入・据付費	式	1
労務費	システム試験調整費	式	1
労務費	V P N調整費	式	1

建築付帯電気設備 数量計算書

横瀬町姿見山配水池築造工事

秩父広域市町村圏組合水道局

設 計 数 量 総 括 表

工 種 ・ 種 別	細 別	数 量	設計数量	単 位	数 位	備 考
建築付帯電気設備						
資材購入費						
照明器具・スイッチ類 低圧ケーブル等		1.00	1	式	1	材料集計表のとおり
労務費						
電工費				人	1	

横 瀬 町 姿 見 山 配 水 池 築 造 工 事

数 量 計 算 書

(電 気 設 備 (建 築 付 帯 電 気 設 備 工 事))

材 料 数 量			(*) 印は工量無	[Aグループ]	備考
(1)	低圧ケーブル	EM-EEF 2 mm- 3 c	m	79	
(2)	低圧ケーブル	EM-EEF 2 mm- 2 c	m	6	
(3)	低圧ケーブル	EM-EEF 1.6 mm- 3 c	m	1	
(4)	低圧ケーブル	EM-EEF 1.6 mm- 2 c	m	69	
	付属材料費	(ケーブル類)			(1)～(4)
(5)	電線管類	PF 22 mm (埋込)	m	132	
	付属材料費	(電線管類)			(5)
(6)	その他器具	照明器具A 直付型 Dスタイル	台	6	
(7)	その他器具	照明器具B ブラケット防湿・防雨形	台	3	
(8)	その他器具	埋込形スイッチ 1P15A×1	個	3	
(9)	その他器具	防水埋込スイッチ 1P15A×1	個	3	
(10)	その他器具	埋込コンセント 2P15A ・E付×2	個	12	
(11)	その他器具	新金属プレート ノズルプレート	枚	3 (*)	
(12)	その他器具	コンクリートボックス 四角中深	個	33	
(13)	その他器具	温度スイッチ 100V 2A	個	3	
(14)	一般労務費	電 工 (据付)	人		

人工集計表

[Aグループ]

集計表名称	据付・配線工						単体調整 技術者	重量(撤去重量) (t)	試験工			
	技術者	電工					技術者	電工				
材料集計表-1												
材料集計表-2												
材料集計表-3												
合計												
設計数量												

材 料 集 計 表 - 1

[Aグループ]

内訳区分	EM-EEF				EM-EEF				EM-EEF				EM-EEF							
	2 mm				2 mm				1.6 mm				1.6 mm							
	3 c				2 c				3 c				2 c							
	P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP				
CHK (1- 1)	9.0		63.4		3.0		3.0				1.2				63.1					
合計値 (A)	9.0		63.4		3.0		3.0				1.2				63.1					
補完率 (B)		1.1				1.1				1.1				1.1						
(C)=(A)×(B)	9.90		69.74		3.30		3.30				1.32				69.41					
設計数量 (D)=Σ(C)	79.64 ----> 79				6.60 ----> 6				1.32 ----> 1				69.41 ----> 69							
電工単位工量(E)=(E0)																				
電工量 (C)×(E)																				

電工量小計=

材 料 集 計 表 - 2

[Aグループ]

内訳区分	PF													
	22 mm													
	露出	埋込												
CHK (1- 1)		120.2												
合計値 (A)		120.2												
補完率 (B)			1.1											
(C)=(A) × (B)		132.22												
設計数量 (D)=(C)		132												
電工単位工量(E)=(E0)														
電工量 (C) × (E)														

内訳書番号	その他器具	その他器具	その他器具	その他器具	その他器具	その他器具	その他器具	その他器具
	照明器具A	照明器具B	埋込形スイッチ	防水埋込スイッチ	埋込コンセント	新金属プレート	コンクリートボックス	温度スイッチ
	直付型 Dスタイル	ブラケット 防湿・防雨形	1P15A×1	1P15A×1	2P15A・E付×2	ノズルプレート	四角中深	100V 2A
	台	台	個	個	個	枚	個	個
ZHK (1- 1)	6	3	3	3	12	3	33	3
合計値 (A)	6	3	3	3	12	3	33	3
設計数量 (D)=(A)	6	3	3	3	12	3	33	3
電工 単位工量 (E)								
工 量 (A)×(E)								

電灯コンセント設備工事

材 料 内 訳 表

NO	配線区間 自 至		EM-EEF				EM-EEF				EM-EEF				EM-EEF				PF			
			2 mm				2 mm				1.6 mm				1.6 mm				22 mm			
			P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP	露出	埋込		
	LP-1	○1					3.0	RACK	3.0													
	LP-1	○1																	42.1		42.1	
	LP-1	○1																	10.5x2		10.5	
	LP-1	○1											1.2								1.2	
	LP-1	□1	3.0			17.0															17.0	
	LP-1	□2	3.0			20.9															20.9	
	LP-1	□3	3.0			25.5															25.5	
(1/1)	CHK (1- 1)		9.0			63.4	3.0		3.0				1.2						63.1		120.2	

電灯コンセント設備工事

材 料 内 訳 表

NO	区分	その他器具	同 左	同 左	同 左	同 左	同 左	同 左	同 左
		照明器具A	照明器具B	埋込形スイッチ	防水埋込スイッチ	埋込コンセント	新金属プレート	コンクリートボックス	温度スイッチ
		直付型 Dスタイル	ブラケット 防湿・防雨形	1P15A×1	1P15A×1	2P15A・E付×2	ノズルプレート	四角中深	100V 2A
		台	台	個	個	個	枚	個	個
	ポンプ室・電気室・水質計器室	6	3	3	3	12	3	33	3
(1/1)	ZHK (1- 1)	6	3	3	3	12	3	33	3

No	自	至	種別・サイズ・本数	経路	合計	計 算
		LP-1 動力電灯盤		P&D		
				RACK		
				CP		
				FEP		
				CP		
				露出		
				埋込		
	LP-1 動力電灯盤	○1 電灯	EM-EEF 2 mm - 2 c	P&D	3.0	(3.0)
				RACK		
				CP	3.0	3.0
				FEP		
				CP		
			PF 22 mm	露出		
				埋込	3.0	3.0
	LP-1 動力電灯盤	○1 電灯	EM-EEF 1.6 mm - 2 c	P&D		
				RACK		
				CP	42.1	2.0 + 1.5 + (0.8)+ (1.0)+ 4.1 + (0.9)+ 4.3 + 2.0 + 1.5 + (0.8)+ 0.9 + (1.0)+ 4.1 + (0.9) + 4.3 + 2.0 + 1.5 + (0.8)+ 0.9 + (1.0)+ 4.0 + (0.9)+ 0.9
				FEP		
				CP		
			PF 22 mm	露出		
				埋込	42.1	2.0 + 1.5 + (0.8)+ 0.9 + (1.0)+ 4.1 + (0.9)+ 4.3 + 2.0 + 1.5 + (0.8)+ 0.9 + (1.0)+ 4.1 + 4.3 + 2.0 + 1.5 + (0.8)+ 0.9 + (1.0)+ 4.0 + (0.9)+ (0.9)
	LP-1 動力電灯盤	○1 電灯	EM-EEF 1.6 mm - 2 c x 2	P&D		
				RACK		
				CP	10.5	1.7 + (1.8)+ 1.7 + (1.8)+ 1.7 + (1.8)
				FEP		
				CP		
			PF 22 mm	露出		
				埋込	10.5	1.7 + (1.8)+ 1.7 + (1.8)+ 1.7 + (1.8)

No	自	至	種別・サイズ・本数	経路	合計	計 算
LP-1 動力電灯盤	○1 電灯	EM-EEF 1.6 mm - 3 c	P&D			
			RACK			
			CP	1.2	0.4 + 0.4 + 0.4	
			CP			
			PF	22 mm		
			露出			
LP-1 動力電灯盤	□1 コンセント ポンプ室	EM-EEF 2 mm - 3 c	埋込	1.2	0.4 + 0.4 + 0.4	
			P&D	3.0	(3.0)	
			RACK			
			CP	17.0	1.7 + (0.6)+ (0.6)+ 3.1 + (0.6)+ (0.6)+ 3.5 + (0.6)+ (0.6)+ 4.5 + (0.6)	
			FEP			
			CP			
LP-1 動力電灯盤	□2 コンセント 電気室	EM-EEF 2 mm - 3 c	露出			
			埋込	17.0	1.7 + (0.6)+ (0.6)+ 3.1 + (0.6)+ (0.6)+ 3.5 + (0.6)+ (0.6)+ 4.5 + (0.6)	
			P&D	3.0	(3.0)	
			RACK			
			CP	20.9	5.6 + (0.6)+ (0.6)+ 3.1 + (0.6)+ (0.6)+ 3.5 + (0.6)+ (0.6)+ 4.5 + (0.6)	
			FEP			
LP-1 動力電灯盤	□3 コンセント 水質計器室	EM-EEF 2 mm - 3 c	CP			
			CP			
			PF	22 mm		
			露出			
			埋込	20.9	5.6 + (0.6)+ (0.6)+ 3.1 + (0.6)+ (0.6)+ 3.5 + (0.6)+ (0.6)+ 4.5 + (0.6)	
			P&D	3.0	(3.0)	
			P&D			
			RACK			
			CP			
			FEP			
			CP			
			露出			
			埋込	25.5	9.9 + (0.6)+ (0.6)+ 3.4 + (0.6)+ (0.6)+ 3.5 + (0.6)+ (0.6)+ 4.5 + (0.6)	
			P&D			
			RACK			
			CP	25.5	9.9 + (0.6)+ (0.6)+ 3.4 + (0.6)+ (0.6)+ 3.5 + (0.6)+ (0.6)+ 4.5 + (0.6)	
			FEP			
			CP			

電灯コンセント設備工事 (1/ 1)

設備材料一覧表

[Aグループ]

No	区 分	明 細 名	材 料 名	形 状	単 位	数 量
	ポンプ室・電気室 ・水質計器室	その他器具	照明器具A	直付型 Dスタイル	台	6
	〃	〃	照明器具B	ブラケット 防湿・防雨形	台	3
	〃	〃	埋込形スイッチ	1P15A×1	個	3
	〃	〃	防水埋込スイッチ	〃	個	3
	〃	〃	温度スイッチ	100V 2A	個	3
	〃	〃	新金属プレート	ノズルプレート	枚	3
	〃	〃	埋込コンセント	2P15A ・ E付×2	個	12
	〃	〃	コンクリートボックス	四角中深	個	33

配線番号	自		至		配線仕様		端末		接地線		電線管		備考
	記号	名称	記号	名称	種別、サイズ、芯数、本数		屋外	屋内	種別	サイズ	種別サイズ本数		
			LP-1	動力電灯盤									幹線
LP-1	動力電灯盤	〇1	電灯		EM-EEF	2 mm - 2 c					PF	22 mm	
"	"	"	"	"	EM-EEF	1.6 mm - 2 c					PF	22 mm	
"	"	"	"	"	EM-EEF	1.6 mm - 2 c x 2					PF	22 mm	
"	"	"	"	"	EM-EEF	1.6 mm - 3 c					PF	22 mm	
"	"	"	□1	コンセント ポンプ室	EM-EEF	2 mm - 3 c					PF	22 mm	
"	"	"	□2	コンセント 電気室	EM-EEF	2 mm - 3 c					PF	22 mm	
"	"	"	□3	コンセント 水質計器室	EM-EEF	2 mm - 3 c					PF	22 mm	

外灯設備 数量計算書

横瀬町姿見山配水池築造工事

秩父広域市町村圏組合水道局

設 計 数 量 総 括 表

工 種 ・ 種 別	細 別	数 量	設計数量	単位	數位	備 考
外灯設備						
資材購入費						
外灯・低圧ケーブル類 電線管類・外灯基礎等		1.00	1	式	1	材料集計表のとおり
労務費						
電 工				人	1	
複合工費						
BH掘削積込	0.28BH	61.18	60	m3	10	
管路埋戻費	山砂 0.28BH	19.28	20	m3	10	
管路埋戻費	発生土 0.28BH	44.40	40	m3	10	
発生土運搬費	DT4t L=4.5Km	16.78	20	m3	10	
整地	残土受入地での処理	16.78	20	m3	10	
碎石基礎工	RC-40 t=10cm	2.94	3	m2	1	
ハンドホール	外灯基礎	6.00	6	個	1	

横 瀬 町 姿 見 山 配 水 池 築 造 工 事

数 量 計 算 書
(電 気 設 備 (外灯設備工事))

材 料 数 量		(*) 印は工量無	[Cグループ]	備考	
(1)	低圧ケーブル	600V EM-CE 3.5 sq- 2 c	m	220	
(2)	その他電線	EM-IE 2 sq	m	194	
	付属材料費	(ケーブル類)			(1). (2)
(3)	電線管類	FEP 30 mm (埋込)	m	193	
	付属材料費	(電線管類)			(3)
(4)	電線管類	ケーブル埋設シート	m	152	
(5)	その他器具	外灯 LED ポール4.5m	基	6	
(6)	一般労務費	電 工 (据付)	人		

材 料 集 計 表 - 1

[Cグループ]

内訳区分	600V EM-CE				EM-IE											
	3.5 sq				2 sq											
	2 c															
	P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP								
CHK (8- 1)			24.0	176.5			176.5									
合計値 (A)			24.0	176.5			176.5									
補充率 (B)	1.1				1.1											
(C)=(A) × (B)			26.40	194.15			194.15									
設計数量 (D)=Σ (C)	220.55 ----> 220				194.15 ----> 194											
電工単位工量(E)=(E0)																
電工量 (C) × (E)																

材 料 集 計 表 - 2

[Cグループ]

内訳区分	FEP																	
	30 mm																	
	露出	埋込																
CHK (8- 1)		175.5																
合計値 (A)		175.5																
補充率 (B)			1.1															
(C)=(A)×(B)		193.05																
設計数量 (D)=(C)		193																
電工単位工量(E)=(E0)																		
電工量 (C)×(E)																		

材 料 集 計 表 - 3

[Cグループ]

内訳書番号	電線管類	その他器具						
	ケーブル 埋設シート	外灯						
		LED ボール4.5m						
	m	基						
ZHK (8- 1)	145	6						
合計値 (A)	145	6						
補完率 (B)	1.05							
(C)=(A)×(B)	152.25	6						
設計数量 (D)=(C)	152	6						
電工 単位工量 (E)								
工 量 (C)×(E)								
普通作業員 単位工量 (E)								
工 量 (C)×(E)								
世話役 単位工量 (E)								
工 量 (C)×(E)								

外灯

材 料 内 訳 表

NO	配線区間 自 至		600V EM-CE				EM-IE				FEP												
			3.5 sq				2 sq				30 mm												
			P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP	露出	埋込											
	LP-1	HH1				3.1						3.1											
	HH1	HH2				10.2						10.2											
	HH2	HH3				12.7						12.7											
	HH3	L			4.0	7.2						7.2											
	HH3	HH4				14.8						14.8											
	HH5	L			20.0	128.5						128.5											
(1/1)	CHK (8- 1)					24.0	176.5					176.5											

外灯

材 料 内 訳 表

NO	区分	電線管類	その他器具						
		ケーブル 埋設シート	外灯						
			LED ボール4.5m						
		m	基						
		145	6						
(1/1)	ZHK (8- 1)	145	6	6					

外灯 (1/ 2)

拾い出し根拠表

[Cグループ]

No	自	至	種別・サイズ・本数	経路	合計	計 算
LP-1 動力電灯盤	HH1 ハンドホール 1	HH1 ハンドホール 1	600V EM-CE 3.5 sq - 2 c	P&D		
				RACK		
				CP		
			FEP	3.1	(1.0)+ 2.1	
			EM-IE 2 sq	CP	3.1	(1.0)+ 2.1
			FEP 30 mm	露出		
			埋込	2.1	2.1	
HH1 ハンドホール 1	HH2 ハンドホール 2	HH2 ハンドホール 2	600V EM-CE 3.5 sq - 2 c	P&D		
				RACK		
				CP		
			FEP	10.2	10.2	
			EM-IE 2 sq	CP	10.2	10.2
			FEP 30 mm	露出		
			埋込	10.2	10.2	
HH2 ハンドホール 2	HH3 ハンドホール 3	HH3 ハンドホール 3	600V EM-CE 3.5 sq - 2 c	P&D		
				RACK		
				CP		
			FEP	12.7	12.7	
			EM-IE 2 sq	CP	12.7	12.7
			FEP 30 mm	露出		
			埋込	12.7	12.7	
HH3 ハンドホール 3	L 外灯	L 外灯	600V EM-CE 3.5 sq - 2 c	P&D		
				RACK		
				CP	4.0	(4.0)
			FEP	7.2	3.6 + 3.6	
			EM-IE 2 sq	CP	7.2	3.6 + 3.6
			FEP 30 mm	露出		
			埋込	7.2	3.6 + 3.6	
HH3 ハンドホール 3	HH4 ハンドホール 4	HH4 ハンドホール 4	600V EM-CE 3.5 sq - 2 c	P&D		
				RACK		
				CP		
			FEP	14.8	14.8	
			EM-IE 2 sq	CP	14.8	14.8
			FEP 30 mm	露出		
			埋込	14.8	14.8	

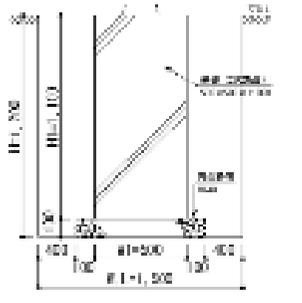
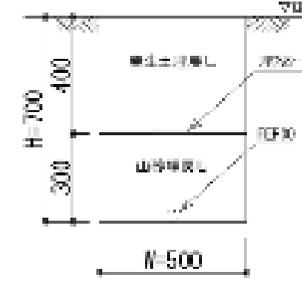
Date: . No.

土工集計表

項目	項目		設計数量	単位	
	外灯基礎	電路掘削土工①			
1	機械掘削工	16.200	44.975	61.18	m ³
2	砂埋戻工 (機械)		19.275	19.28	m ³
3	発生土埋戻工 (機械)	15.840	28.556	44.40	m ³
4	発生土運搬	0.360	16.419	16.78	m ³
5	整地			16.78	m ³
6	碎石基礎	2.940		2.94	m ²
7	ハンドホール (外灯基礎)	6.000		6.00	個
8					
9					
10					
11					
12					
13					
14					
15					
16					
17					
18					
19					
20					
21					
22					
23					
24					
25					

土工計算書

(設備名) 横瀬町姿見山配水池築造工事

	名称	外灯基礎 500×500×1,100H	数量	6基	機械掘削工 H × W × L 1.20 × 1.50 × 1.50 = 2.700 16.200 m ³	発生土埋戻 0.294 + ##### = 1.944 16.200 - ##### = 14.256 14.256 ÷ 0.9 = 15.840 15.840 m ³	
			H (深さ) = 1.20 W (幅) = 1.50 L (奥行) = 1.50 W2 (再生砕石) = 0.70 H1 (基礎深さ) = 1.10 W1 (基礎幅) = 0.50 A (基礎容積) = 0.28	砕石基礎 W2 × W2 0.70 × 0.70 = 0.490 2.940 m ² 発生土運搬	照明基礎 H1 × W1 × W1 1.10 × 0.50 × 0.50 = 0.275 1.650 m ³	掘削 - 発生土埋戻 16.20 - 15.84 = 0.36 0.360 m ³	
※照明基礎は2次製品とする。							
H.H4~外灯	名称	電路掘削土工① 管路 1管	数量	128.5m	機械掘削工 H × W × L 0.70 × 0.50 × 128.5 = 44.975 44.975 m ³		
			H (深さ) = 0.70 W (幅) = 0.50 L (延長) = 128.50 h1 (山砂深さ) = 0.30 h2 (発生土深さ) = 0.40	山砂埋戻 h1 × W × L 0.30 × 0.50 × 128.5 = 19.275 19.275 m ³	発生土埋戻 掘削 - 山砂 44.975 - 19.275 = 25.700 25.700 ÷ 0.90 = 28.556 28.556 m ³	発生土運搬 掘削 - 発生土埋戻 44.975 - 28.556 = 16.419 16.419 m ³	

既設電気設備撤去 数量計算書

令和5年度

横瀬町姿見山配水池築造工事

秩父広域市町村圏組合水道局

設 計 数 量 総 括 表

工 種 ・ 種 別	細 別	数 量	設 計 数 量	単 位	数 位	備 考
ろ過池周辺電気設備撤去						
【電気設備工事】						
(一般労務費)						
電工(撤去)				人	1	県単価
ろ過池周辺電気設備撤去						
(複合工費)						
床掘り	土砂 小規模	717.50	720	m ³	10	施工パッケージ
埋戻し	小規模	841.90	840	m ³	10	施工パッケージ
構造物取り壊し工	昼間 制約無 鉄筋構造物 人力施工	24.00	24	m ³	1	施工パッケージ
殻運搬	コンクリート(有筋)構造物とりこわし 機械積込 片道運搬距離5.7km以内	24.00	24	m ³	1	施工パッケージ
廃材持込料	C0廃材 有筋	60.00	60	t	1	県単価
現場発生品及び支給品運搬	1回当たり平均積載量2.122t 4~4.5t積 2.9t吊 運搬距離6.1km			回	1	
廃棄物中間処理費	安定型混合廃棄物	14.15	14	m ³	1	建設物価
道路照明灯建柱撤去	GL8~12m 350kg以下	10.00	10	基	1	

複合工集計表-1

電気設備

名 称	切断工 m	構造物 取壊工 m3	掘削工 m ³	埋戻工				路盤工		道路照明灯建柱撤去 基	運搬工			処分費	
				砂 m ³	RC40 m ³	M40 m ³	発生土 m ³	RC40 m ²	M30 m ²		残土 m ³	As m ³	Co m ³	残土 t	Co t
①ハンドホール撤去土工			15.855				32.336								
②ハンドホール撤去土工			10.360				19.071								
③ハンドホール撤去土工			18.304				30.896								
④ハンドホール撤去土工			15.700				24.555								
外灯基礎			17.693				24.336								
トラフ床掘			639.600				710.667								
照明器具 水銀灯										10.000					
			717.512				841.861			10.000					
			717.50				841.90			10.00					

		項目	計 算 式	単位数	数 量	項目	計 算 式	単位数	数 量
1	①ハンドホール撤去土工 2400□×2300H				m				m ²
<p>4600</p> <p>2400</p> <p>2400</p> <p>h=2.3</p>	切断工					下層路盤工			m ²
	取壊工				m ²	上層路盤工			m ²
	掘削工	$1/3 \times 2.3 \times (4.6 \times 4.6 + 4.6 \times 2.4 + 2.4 \times 2.4) = 29.1026$	15.855	15.855	m ³	コンクリート舗装工			m ²
		$2.4 \times 2.4 \times 2.3 = 13.248$ $29.1026 - 13.248 = 15.8546$						m ³	
	砂埋戻工			m ³	残土運搬			t	
					処分工			t	
埋戻工	$29.1026 \div 0.9 = 32.336$	32.336	32.336	m ³	処分費			t	
2	②ハンドホール撤去土工 1800□×2100H				m				m ²
<p>3800</p> <p>1800</p> <p>1800</p> <p>h=2.1</p>	切断工					下層路盤工			m ²
	取壊工				m ²	上層路盤工			m ²
	掘削工	$1/3 \times 2.1 \times (3.8 \times 3.8 + 3.8 \times 1.8 + 1.8 \times 1.8) = 17.164$	10.360	10.360	m ³	コンクリート舗装工			m ²
		$1.8 \times 1.8 \times 2.1 = 6.804$ $17.164 - 6.804 = 10.360$						m ³	
	砂埋戻工			m ³	残土運搬			t	
					処分工			t	
埋戻工	$17.164 \div 0.9 = 19.071$	19.071	19.071	m ³	処分費			t	

		項目	計 算 式	単位数量	数 量	項目	計 算 式	単位数量	数 量
3	③ハンドホール撤去土工 1200口×1650H 4箇所								
<p>2800</p> <p>1200</p> <p>1200</p> <p>h=1.65</p>		切断工			m	下層路盤工			m ²
		取壊工			m ²	上層路盤工			m ²
		掘削工	$\frac{1}{3} \times 1.65 \times (2.8 \times 2.8 + 2.8 \times 1.2 + 1.2 \times 1.2) = 6.952$ $1.2 \times 1.2 \times 1.65 = 2.376$ $6.952 - 2.376 = 4.576$	4.576	m ³	コンクリート舗装工			m ²
		砂埋戻工			m ³	残土運搬			m ³
		埋戻工	$6.952 \div 0.9 = 7.724$	7.724	m ³	処分工			t
						処分費			t
4	④ハンドホール撤去土工 1000口×1600H 4箇所								
<p>2600</p> <p>1000</p> <p>1000</p> <p>h=1.60</p>		切断工			m	下層路盤工			m ²
		取壊工			m ²	上層路盤工			m ²
		掘削工	$\frac{1}{3} \times 1.60 \times (2.6 \times 2.6 + 2.6 \times 1.0 + 1.0 \times 1.0) = 5.525$ $1.0 \times 1.0 \times 1.6 = 1.60$ $5.525 - 1.60 = 3.925$	3.925	m ³	舗装工			m ²
		砂埋戻工			m ³	処分工			m ³
		埋戻工	$5.525 \div 0.9 = 6.1388$	6.1388	m ³	塊処分			m ³
						処分費			t

			項目	計 算 式	単位数量	数 量	項目	計 算 式	単位数量	数 量
5	外灯基礎	13箇所	切断工			m	下層路盤工			m ²
<p>1400</p> <p>600</p> <p>600</p> <p>h=1.60</p>			取壊工			m ²	上層路盤工			m ²
			掘削工	$\frac{1}{3} \times 1.60 \times (1.4 \times 1.4 + 1.4 \times 0.6 + 0.6 \times 0.6) = 1.685$ $0.6 \times 0.6 \times 0.9 = 0.324$ $1.685 - 0.324 = 1.361$	1.361	17.693	構造物取壊工		m ³	
			砂埋戻工			m ³	処分工		m ³	
			埋戻工	$1.685 \div 0.9 = 1.872$	1.872	24.336	塊処分		m ³	
							処分費		t	
6	トラフ床掘		切断工			m	下層路盤工			m ²
<p>800 800 800</p> <p>1300</p> <p>800</p> <p>500 400 500</p> <p>1300</p> <p>400</p>			取壊工			m ²	上層路盤工			m ²
			掘削工	$((2.4 + 0.8) \times 0.5 \times 1.3) \times 150 = 312.0$ $((1.4 + 0.4) \times 0.5 \times 1.3) \times 280 = 327.6$ $312.0 + 327.6 = 581.1$	639.600	639.600	構造物取壊工		m ³	
			砂埋戻工			m ³	処分工		m ³	
			埋戻工	$((2.4 + 0.8) \times 0.5 \times 1.3) \times 150 = 312.0$ $((1.4 + 0.4) \times 0.5 \times 1.3) \times 280 = 327.6$ $312.0 + 327.6 = 639.6 \div 0.9 = 710.667$	710.667	710.667	塊処分		m ³	
							処分費		t	

複合工集計表-2

電気設備

名 称	切断工 m	構造物取壊し m3	掘削工 m3	埋戻工			路盤工		舗装工 m2	運搬工			処分費		
				砂 m3	発生土 m3	M30 m3	RC40 m2	M30 m2		残土 m3	As m3	Co m3	残土 t	As t	Co t
水銀灯基礎撤去		4.212										4.21			10.53
ハンドホール取壊し 2000口×1500H		6.672										6.672			16.680
ハンドホール取壊し 1500口×1500H		3.317										3.317			8.291
ハンドホール取壊し 1000口×1500H		5.792										5.792			14.480
ハンドホール取壊し 800口×1500		3.088										3.088			7.720
トラフ取壊し		0.916										0.916			2.289
		23.996										23.996			59.990
		24.00										24.00			60.00

複合工計算書-1

電気設備

			項目	計 算 式	単位数量	数 量	項目	計 算 式	単位数量	数 量
1	水銀灯基礎撤去	13ヶ所	コンクリート 取壊し工	$0.6 \times 0.6 \times 0.9$	0.324	m ³ 4.212	モルタル 仕上げ工			m ²
			型枠工 (小型)			m ²	塊処分			m ³
			コンクリート 打設工 (小型)			m ³	処分費	$0.324 \times 2.50 = 0.81$	0.810	t 10.530
			金ごて 仕上げ工			m ²				
			防塵 塗装工			m ²				
2	ハンドホール取壊し 2000口×1500H	1ヶ所	コンクリート 取壊し工	$(2.4 \times 2.4 \times 2.2) - (1.5 \times 2 \times 2) = 6.672$	6.672	m ² 6.672	モルタル 仕上げ工			m ²
			型枠工 (小型)			m ²	塊処分			m ³
			コンクリート 打設工 (小型)			m ³	処分費	$6.672 \times 2.50 = 16.68$	16.680	t 16.680
			金ごて 仕上げ工			m ²				
			防塵 塗装工			m ²				

			項目	計 算 式	単位数量	数 量	項目	計 算 式	単位数量	数 量	
3	ハンドホール取壊し 1500口×1500H	1ヶ所	コンクリート 取壊し工	$(1.8 \times 1.8 \times 2.1) - (1.5 \times 1.5 \times 1.55) = 3.3165$	3.3165	m ³ 3.317	モルタル 仕上げ工				m ²
			型枠工 (小型)			m ²	塊処分				m ³
			コンクリート 打設工 (小型)			m ³	処分費	$3.3165 \times 2.50 = 8.29125$	8.291		t 8.291
			金ごて 仕上げ工			m ²					
			防塵 塗装工			m ²					
4	ハンドホール取壊し 1000口×1500H	4ヶ所	コンクリート 取壊し工	$(1.2 \times 1.2 \times 1.65) - (0.8 \times 0.8 \times 1.45) = 1.448$	1.448	m ³ 5.792	モルタル 仕上げ工				m ²
			型枠工 (小型)			m ²	塊処分				m ³
			コンクリート 打設工 (小型)			m ³	処分費	$1.448 \times 2.5 = 3.62$	3.620		t 14.480
			金ごて 仕上げ工			m ²					
			防塵 塗装工			m ²					

				項目	計 算 式	単位数量	数 量	項目	計 算 式	単位数量	数 量
5	ハンドホール取壊し	800口×1500	4ヶ所	切断工			m	下層路盤工			m ²
				コンクリート取壊工	$(1 \times 1 \times 1.7) - (0.8 \times 0.8 \times 1.45) = 0.772$	0.772	m ³ 3.088	上層路盤工			m ²
				掘削工			m ³	残土運搬費			m ³
				山砂埋戻工			m ³	処分工			t
				埋戻工			m ³	塊処分			m ³
								処分費	$0.772 \times 2.50 = 1.93$	1.930	t 7.720
6	トラフ取壊し			切断工			m	下層路盤工			m ²
				取壊工	$2.2888 \div 2.5 = 0.91552$	0.916	m ³ 0.916	上層路盤工			m ²
				掘削工			m ³	残土運搬費			m ³
				山砂埋戻工			m ³	処分工			t
				埋戻工			m ³	塊処分			m ³
								処分費	$493.1 + 237.6 + 80.6 + 363.7 + 1113.8 = 2288.8 \text{kg} \rightarrow 2.289 \text{t}$	2.289	t 2.289

機器撤去工（電気）集計表

電気設備

名称	仕様	単位	数量	再使用の有無	補正	技術者(電気)		電気		普通作業員		歩掛算出	備考
						単位工量	工量	単位工量	工量	単位工量	工量	資料頁	参考重量 (t)
コンセント分岐版	壁掛け W400×h430	面	1	無	40%								
ろ過池現場操作盤	スタンド形 w550×h720	面	4	有	40%								
浄水池現場操作盤	スタンド形 w550×h1580	面	1	無	40%								
砂場動力操作盤	スタンド形 w650×h1600	面	1	無	40%								
屋外電源盤	スタンド形 w260×h520	面	2	無	40%								
送水ポンプ現場操作盤	スタンド形 w700×h1570	面	1	無	40%								
小計													

材料 (ケーブル・電線) 撤去集計表-1

電気設備

配線区間		IV2.0mm				IV2.0mm				CV3.5sq-2c				CV5.5sq-2c				CV8sq-2c				
		P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP	
自	至																					
1		39.00																				
2							99.00															
3											168.00											
4														168.00								
5																			168.00			
合計値 (A)		39.00					99.00				168.00				168.00					168.00		
補完率 (B)		1				1				1				1				1				
(C) = (A) × (B)		39.00					99.00				168.00				168.00					168.00		
設計数量 (D) = Σ (C)		39.00	→	39.0	99.00	→	99.0	168.00	→	168.0	168.00	→	168.0	168.00	→	168.0	168.00	→	168.0			
電工単位工量 (E)																						
撤去補正 (F)																						
撤去単位工量 (E) × (F) = (G)																						
電工量 (C) × (G)																						
質量 (kg/m)																						
質量 (kg)																						

電工量小計 =

材料（ケーブル・電線）撤去集計表-2

電気設備

配線区間		CV2sq-3c				CV3.5sq-3c				CV3.5sq-3c				CV38sq-3c				CVV2sq-2c				
自	至	P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP	
6		74.00																				
7						2688.0																
8										32.00												
9														630.00								
10																		315.00				
合計値	(A)	74.00				2688.0				32.00				630.00				315.00				
補完率	(B)		1				1				1				1						1	
(C) = (A) × (B)		74.00				2688.0				32.00				630.00				315.00				
設計数量	(D) = Σ (C)	74.00	→	74.0		2688.0	→	2688.0		32.00	→	32.0		630.00	→	630.0		315.00	→	315.0		
電工単位工量	(E)																					
撤去補正	(F)																					
撤去単位工量	(E) × (F) = (G)																					
電工量	(C) × (G)																					
質量 (kg/m)																						
質量 (kg)																						

電工量小計 =

配線区間		CVV2sq-3c				CVV2sq-5c				CVV2sq-6c				CCV2sq-7c				CVV2sq-15c			
		P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP
自	至																				
11		945.00																			
12						1827.0															
13										546.00											
14														1827.0							
15																		1092.0			
合計値 (A)		945.00				1827.0				546.00				1827.0				1092.0			
補完率 (B)			1				1				1				1				1		
(C) = (A) × (B)		945.00				1827.0				546.00				1827.0				1092.0			
設計数量 (D) = Σ (C)		945.00	→	945.0		1827.0	→	1827.0		546.00	→	546.0		1827.0	→	1827.0		1092.0	→	1092.0	
電工単位工量 (E)																					
撤去補正 (F)																					
撤去単位工量 (E) × (F) = (G)																					
電工量 (C) × (G)																					
質量 (kg/m)																					
質量 (kg)																					

電工量小計 =

材料（ケーブル・電線）撤去集計表-4

電気設備

配線区間		CVV2sq-20c				CVV2sq-30c				CCVS2sq-2c											
		P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP	P&D	RACK	CP	FEP								
自	至																				
16		210.00																			
17						315.00															
18													1302.0								
合計値 (A)		210.00				315.00				1302.0											
補完率 (B)		1				1				1											
(C) = (A) × (B)		210.00				315.00				1302.0											
設計数量 (D) = Σ (C)		210.00	→	210.0		315.0	→	315.0		1302.0	→	1302.0									
電工単位工量 (E)																					
撤去補正 (F)																					
撤去単位工量 (E) × (F) = (G)																					
電工量 (C) × (G)																					
質量 (kg/m)																					
質量 (kg)																					

電工量小計 =

材料（電線管）撤去集計表-1

電気設備

配線区間		厚鋼電線管				厚鋼電線管												
		GP				CP												
		22mm				28mm												
自	至	埋込	露出			埋込	露出											
		72.00				22.00												
合計値	(A)	72.00				22.00												
補完率	(B)		1				1											
(C) = (A) × (B)		72.00				22.00												
設計数量	(D) = Σ (C)	72.00		→	72.0	22.00		→	22.0									
電工単位工量	(E)																	
撤去補正	(F)																	
撤去単位工量	(E) × (F) = (G)																	
電工量	(C) × (G)																	
質量 (kg/m)																		
質量 (kg)																		

電工量小計 =

配線撤去拾い出し表-1

電気設備

No.	種 別	経 路	合計(m)	数 量
1	IV 2.0mm	P&D	39.0	
		RACK		
		CP		
		FEP		
2	IV 2.0mm	P&D		
		RACK	99.0	
		CP		
		FEP		
3	CV 3.5sq-2c	P&D	168.0	
		RACK		
		CP		
		FEP		
4	CV 5.5sq-2c	P&D	168.0	
		RACK		
		CP		
		FEP		

配線撤去拾い出し表-2

電気設備

No.	種 別	経 路	合計(m)	数 量
5	CV 8sq-2c	P&D	168.0	
		RACK		
		CP		
		FEP		
6	CV 2sq-3c	P&D	74.0	
		RACK		
		CP		
		FEP		
7	CV 3.5sq-3c	P&D	2688.0	
		RACK		
		CP		
		FEP		
8	CV 3.5sq-3c	P&D	32.0	
		RACK		
		CP		
		FEP		

配線撤去拾い出し表-3

電気設備

No.	種 別	経 路	合計(m)	数 量
9	CV 38sq-3c	P&D	630.0	
		RACK		
		CP		
		FEP		
10	CVV 2sq-2c	P&D	315.0	
		RACK		
		CP		
		FEP		
11	CVV 2sq-3c	P&D	945.0	
		RACK		
		CP		
		FEP		
12	CVV 2sq-5c	P&D	1827.0	
		RACK		
		CP		
		FEP		

配線撤去拾い出し表-4

電気設備

No.	種 別	経 路	合計(m)	数 量
13	CVV 2sq-6c	P&D	546.0	
		RACK		
		CP		
		FEP		
14	CCV 2sq-7c	P&D	1827.0	
		RACK		
		CP		
		FEP		
15	CVV 2sq-15c	P&D	1092.0	
		RACK		
		CP		
		FEP		
16	CVV 2sq-20c	P&D	210.0	
		RACK		
		CP		
		FEP		

配線撤去拾い出し表-5

電気設備

No.	種 別	経 路	合計(m)	数 量
17	CVV 2sq-30c	P&D	315.0	
		RACK		
		CP		
		FEP		
18	CCVS 2sq-2c	P&D	1302.0	
		RACK		
		CP		
		FEP		
	厚鋼電線管 G22	埋込	72.0	
		露出		
	厚鋼電線管 G28	埋込	22.0	
		露出		

その他電気材料撤去集計表

電気設備

配線区間		プルボックス					コンセント	接地
					150□×100 SS			
自	至						2P15A×2 (防水型)	φ14 1500
					3		4	33.0
合計値	(A)				3		4	33.0
補完率	(B)				1		1	1
(C) = (A) × (B)					3		4	33.00
設計数量	(D) = Σ (C)				3		4	33.0
電工単位工量	(E) = (E0)							
撤去補正	(F)							
撤去単位工量	(E) × (F) = (G)							
電工量	(C) × (G)							
普作単位工量	(H) = (H0)							
撤去補正	(I)							
撤去単位工量	(H) × (I) = (J)							
普作量	(C) × (J)							
質量 (kg/個)								
質量 (kg)								

電工量小計	=	
普作量小計	=	

配線区間		コンクリートトラフ									
		300	200B	150B	120	70					
自	至										
		36.8	26.4	13	86.6	412.5					
合計値	(A)	36.8	26.4	13	86.6	412.5					
補完率	(B)	1	1	1	1	1					
	(C) = (A) × (B)	36.8	26.4	13	86.6	412.5					
設計数量	(D) = Σ (C)	36.8	26.4	13	86.6	412.5					
電工単位工量	(E) = (E0)										
撤去補正	(F)										
撤去単位工量	(E) × (F) = (G)										
電工量	(C) × (G)										
普作単位工量	(H) = (H0)										
撤去補正	(I)										
撤去単位工量	(H) × (I) = (J)										
普作量	(C) × (J)										
質量 (kg/個)											
質量 (kg)											
							電工量小計	=			
							普作量小計	=			

廃材集計	
ケーブル(IV 2.0mm)	39.0m×0.038kg/m=1.482kg
ケーブル(IV 2.0mm)	99.0m×0.038kg/m=3.762kg
ケーブル(600V CV 3.5sq-2c)	168.0m×0.170kg/m=28.56kg
ケーブル(600V CV 5.5sq-2c)	168.0m×0.235kg/m=39.48kg
ケーブル(600V CV 8sq-3c)	168.0m×0.300kg/m=50.4kg
ケーブル(600V CV 2sq-3c)	74.0m×0.150kg/m=11.1kg
ケーブル(600V CV 3.5sq-3c)	2688.0m×0.210kg/m=564.48kg
ケーブル(600V CV 3.5sq-3c)	32.0m×0.210kg/m=6.72kg
ケーブル(600V CV 38sq-3c)	630.0m×1.430kg/m=900.9kg
ケーブル(CVV 2sq-2c)	315.0m×0.120kg/m=37.8kg
ケーブル(CVV 2sq-3c)	945.0m×0.150kg/m=141.75kg
ケーブル(CVV 2sq-5c)	1827.0m×0.220kg/m=401.94kg
ケーブル(CVV 2sq-6c)	546.0m×0.260kg/m=141.96kg
ケーブル(CVV 2sq-7c)	1827.0m×0.275kg/m=502.425kg
ケーブル(CVV 2sq-15c)	1092.0m×0.545kg/m=595.14kg
ケーブル(CVV 2sq-20c)	210.0m×0.690kg/m=144.9kg
ケーブル(CVV 2sq-30c)	315.0m×1.110kg/m=349.65kg
ケーブル(CVVS 2sq-2c)	1302.0m×0.140kg/m=182.28kg
電線管(GP22mm)	72.0m×1.370kg/m=98.64kg
電線管(GP28mm)	22.0m×1.900kg/m=41.80kg
合計	4245.169

建設副産物重量換算係数(建設物価P.903より) 建設混合廃棄物 0.3
 $4.245169 \text{ t} \times (1/0.3) = 14.15 \text{ m}^3$ ⇨処分費数量

収集・運搬費

$4.245169 \text{ t} \div 4.0 \text{ t}$ 積みユニット = ÷ 回 ⇨収集・運搬費数量

数量計算書

令和5年度

横瀬町姿見山配水池築造工事

次亜塩素注入設備数量計算書

秩父広域市町村圏組合水道局

設 計 数 量 総 括 表

1

工 種 ・ 種 別	細 別	数 量	設 計 数 量	単 位	数 位	備 考
次亜塩素素注入設備設置						
【機械設備工事】						
(機器費)						
搬送水ポンプ	給水ポンプユニット 25.5L/min×26m AC100V×単相×0.25kW	1.00	1	台	1	
次亜注入ユニット	50L PVCタンク付 液中バルブレスポンプ	2.00	2	組	1	
(材料費)						
硬質ポリ塩化ビニル管	HIVP 25A 定尺4m	5.00	5	本	1	
同上用付属材料	管継手、接合材料、支持材料	1.00	1	式	1	
水道用硬質ポリ塩化ビニルライニング鋼管	SGP-VD 50A 定尺4m	1.00	1	本	1	
水道用硬質ポリ塩化ビニルライニング鋼管	SGP-VD 25A 定尺4m	3.00	3	本	1	
同上用付属材料	継手材、支持材	1.00	1	式	1	
水道用ポリエチレン管	PE25A	52.61	52.6	m	0.1	
水道用ポリエチレン管継手材	25A 鋼管用継手材	4.00	4	個	1	
注入点ディフューザ	不断水注入装置 50A JIS10kF接続	1.00	1	組	1	
フランジ接合材	50A JIS10kF 絶縁B/N, 全面ゴムパッキン	2.00	2	組	1	
フランジ接合材	50A JIS10kF SUS製B/N, 全面ゴムパッキン	2.00	2	組	1	
フランジ接合材	25A JIS10kF SUS製B/N, 全面ゴムパッキン	3.00	3	組	1	
ボール弁	PVC製 25A TS型 EPDM	2.00	2	個	1	
ボール弁	PVC製 25A TS型 FKM	1.00	1	個	1	
チャッキ弁	PVC製 25A JIS10kF EPDM	1.00	1	個	1	
仕切弁	FC製 50A JIS10kF ナイロンコーティング	1.00	1	個	1	
仕切弁	青銅製 25A ねじ込み 鉛フリー コア付	2.00	2	個	1	

設 計 数 量 総 括 表

工 種 ・ 種 別	細 別	数 量	設 計 数 量	単 位	数 位	備 考
(労務費)						
技術労務費	機械設備据付工			人	1	
(複合工費)						
(配管工)						
鋼管布設工据付工	SGP-VD 50A	0.11	0.1	m	0.1	
鋼管布設工据付工	SGP-VD 25A	10.17	10.2	m	0.1	
硬質塩ビ管布設工据付工	HIVP 25A	16.61	16.6	m	0.1	
ポリエチレン管(融着接合(EF接合))据付工	PE 25A	52.61	52.6	m	0.1	
フランジ継手工	呼び径65mm以下 鑄鉄管:JWWA 10K	5.00	5	口	1	
硬質塩化ビニル管切断工	25A	47.00	47	口	1	
硬質塩化ビニル管TS継手工	25A	47.00	47	口	1	
鋼管布設工切断工	25A	30.00	30	口	1	
鋼管布設工ねじ切り工	25A	30.00	30	口	1	
鋼管布設工ねじ込み工	25A	30.00	30	口	1	
鋼管布設工ねじ切り工	50A	2.00	2	口	1	
鋼管布設工ねじ込み工	50A	2.00	2	口	1	
水道用ポリエチレン管布設工 切断工	PE 25A	4.00	4	口	1	
水道用ポリエチレン管布設工 継手工	融着接合(EF接合)PE 25A	4.00	4	箇所	1	
ポリエチレン管継手工	呼び径25mm	5.00	5	口	1	
仕切弁設置工	50A	1.00	1	基	1	
(複合工費)						
(基礎工事費)						
コンクリート	人力打設 小型構造物 24-8-25(20)高55% 一般養生	0.20	0.2	m ³	0.1	

設 計 数 量 総 括 表

工 種 ・ 種 別	細 別	数 量	設 計 数 量	単 位	数 位	備 考
型枠	一般型枠 小型構造物	1.30	1.3	m ²	0.1	
目荒らし工	コンクリート 床面はつり	1.56	1.6	m ²	0.1	
溶接金網（現場打側溝蓋補強用）設置	φ6×150×150	1.13	1.1	m ²	0.1	
鉄筋工（太径鉄筋含む）施工規模10t未満	補正無（一般構造物）小口 太径10%未満（補正なし）SD-345 D13mm	0.00518	0.005	t	0.001	
耐薬品塗装工	エポキシ樹脂系 耐薬品塗装	3.22	3.2	m ²	0.1	
（配管保温工事費）						
配管保温工	流量計、緊急遮断弁室内配管ホリスレンフォーム保温材 SUS製鋼板 50A用	0.36	0.4	m	0.1	
配管保温工	水質計器室外配管、流量計、緊急遮断弁室内配管ホリスレンフォーム保温材 SUS製鋼板 25A用	9.97	10.0	m	0.1	
配管保温工	水質計器室内配管 ホリスレンフォーム保温筒 アルミガラスクロス 25A用	14.16	14.2	m	0.1	
（配管貫通部工事費）						
コア抜工事	φ100×200 壁面部	3.00	3	箇所	1	
【電気設備工事】						
（機器費）						
次亜注入装置制御盤	屋内壁掛形W600×H800×D300（参考寸法）	1.00	1	面	1	
（材料費）						
低圧ケーブル	VV-F 2mm-3C	17.00	17	m	1	
低圧ケーブル	600V EM-CE 3.5sq-2C	11.00	11	m	1	
低圧ケーブル	600V EM-CE 2sq-2C	8.00	8	m	1	
制御ケーブル	EM-CEE 1.25sq-4C	7.00	7	m	1	
制御ケーブル	EM-CEE-S 1.25sq-6C	11.00	11	m	1	

設 計 数 量 総 括 表

工 種 ・ 種 別	細 別	数 量	設 計 数 量	単 位	数 位	備 考
制御ケーブル	EM-CEE-S 1.25sq-4C	7.00	7	m	1	
付属材料費	ケーブル類	1.00	1	式	1	
電線管類	HIVE28	2.00	2	本	1	
電線管類	HIVE22	4.00	4	本	1	
付属材料費	電線管類	1.00	1	式	1	
(労務費)						
一般労務費	電工			人	1	
技術労務費	技術者			人	1	
(複合工費)						
電線管布設工						
合成樹脂製可とう電線管	(PF一重管) 隠ぺい・埋込配管 径 28mm	12.00	12	m	1	
合成樹脂製可とう電線管	(PF一重管) 隠ぺい・埋込配管 径 22mm	14.00	14	m	1	
空調設備工						
(機器費)						
空調機	室外機室内機：壁取付型 冷房：2.2kW	1.00	1	組	1	
(材料費)						
冷媒管	被覆銅管 CUP 9.5φ	3.30	3.3	m	0.1	
冷媒管	被覆銅管 CUP 15.9φ	3.30	3.3	m	0.1	
ドレン管	VP 25A	1.00	1	本	1	
同上用付属材料	継手材、接合材、支持材 塩ビ管 材料費	1.00	1	式	1	

名 称	規 格 計 算 等	数 量	単 位
(労務費)			
技術労務費	機械設備据付工		人
(複合工費)			
(配管工)			
鋼管布設工 据付工	SGP-VD 50A	0.11	m
鋼管布設工 据付工	SGP-VD 25A	10.17	m
硬質塩ビ管布設工 据付工	HIVP 25A	16.61	m
ポリエチレン管(融着接合 (EF接合))据付工	PE 25A	52.61	m
フランジ継手工	呼び径65mm以下 鑄鉄管:JWWA 10K	5	口
硬質塩化ビニル管 切断工	25A	47	口
硬質塩化ビニル管 TS継手工	25A	47	口
鋼管布設工 切断工	25A	30	口
鋼管布設工 ねじ切り工	25A	30	口
鋼管布設工 ねじ込み工	25A	30	口
鋼管布設工 ねじ切り工	50A	2	口
鋼管布設工 ねじ込み工	50A	2	口
水道用ポリエチレン管 布設工 切断工	PE 25A	4	口
水道用ポリエチレン管 布設工 継手工	融着接合(EF接合) PE 25A	4	箇所
ポリエチレン管継手工	呼び径25mm	5	口
仕切弁設置工	50A	1	基

直接労務費集計表

機械設備

項目	機械設備据付工	普通作業員								備考 参考重量 (t)
機器据付工(機械)集計表										
配管工集計表-1										
配管工集計表-2										
その他材料集計表										
機器撤去工(機械)集計表										
配管工撤去集計表-1										
配管工撤去集計表-2										
計										
設計書計上数量										

重量換算係数(t/m³)
(1/0.3=3.33)

機器据付工（機械）集計表

機械設備

機器名称	台数	単位重量	種別	歩 掛		据 付 工							歩掛算出 資料頁		
		ton/台		人/台	割増率	第1類	第2類	第3類	第4類	第5類	第6類	第7類			
搬送水ポンプ	1	0.030	1												
次亜注入ユニット	2	0.040	3												
計														合計	
普通作業員（10%）															
機械設備据付工（90%）															
設備機械工															

名 称	基礎工事 (防液堤)													
	コンクリート	型枠工	目荒し	鉄筋工金網	鉄筋工D13	耐薬品床塗装								
	m3	m2	m2	m2	k g	m2								
基礎工事 (防液堤)	0.199	1.302	1.557	1.125	5.184	3.219								
	0.199	1.302	1.557	1.125	5.184	3.219								
	0.20	1.30	1.56	1.13	5.18	3.22								

複合工計算書-1

機械設備

項目		計 算 式		単位数量	数 量	項目	計 算 式		単位水量	数 量	
1	常用ポンプ基礎撤去工	1ヶ所									
	コンクリート	鉄筋構造物、一般養生 24N/mm ²	$(1.38 \times 1.65 - 1.23 \times 1.5) \times 0.2 + 1.5 \times 0.75 \times 0.1 =$	0.199	0.199	m ³					
	型枠工		$(1.38 + 1.65) \times 0.2 + (1.23 + 1.5) \times 0.2 + 1.5 \times 0.1 =$	1.302	1.302	m ²					
	目荒し		$(1.38 \times 1.65 - 1.23 \times 1.5) + 1.5 \times 0.75 =$	1.557	1.557	m ²					
	鉄筋工	φ6×150×150 溶接金網	$1.5 \times 0.75 =$	1.125	1.125	m ²					
	鉄筋工	D13	$(1.38 \times 1.65 - 1.23 \times 1.5) \times 0.2 \times 60 \text{kg} =$	5.184	5.184	kg					
	耐薬品床塗装	耐薬品塗装	$1.38 \times 1.65 + (1.5 + 0.48) \times 2 \times 0.2 + (0.75 \times 2 \times 0.1) =$	3.219	3.219	m ²					

工 種 : 2.電気設備工事

種 別 : 直接工事費

名 称	計 算 式	数 量	単 位
(機器費)			
次亜注入装置制御盤	屋内壁掛形 W600×H800×D300(参考寸法)	1	面
(材料費)			
低圧ケーブル	VV-F 2mm-3C	17	m
低圧ケーブル	600V EM-CE 3.5sq-2C	11	m
制御ケーブル	EM-CEE-S 1.25sq-6C	11	m
制御ケーブル	EM-CEE 1.25sq-4C	7	m
制御ケーブル	EM-CEE-S 1.25sq-4C	7	m
低圧ケーブル	600V EM-CE 2sq-2C	8	m
付属材料費	ケーブル類	1	式
電線管類	HIVE 28 数量計算書より 8m 定尺4m/本	2	本
電線管類	HIVE 22 数量計算書より 13m 定尺4m/本	4	本
付属材料費	電線管類	1	式
(労務費)			
一般労務費	電工		人
技術労務費	技術者		人
(複合工費)			
電線管布設工			
合成樹脂製可とう電線管	(PF一重管) 隠ぺい・埋込配管 径 28mm 材工共	12.0	m
合成樹脂製可とう電線管	(PF一重管) 隠ぺい・埋込配管 径 22mm 材工共	14.0	m

直接労務費集計表-1

電気設備

項目	技術者 (据付)	普通作業員	電工	配管工	設備機械工	特殊作業員	技術者 (単体試験)	技術者 (組合試験)	普通作業員 (撤去)	電工 (撤去)
機器据付工(電気)集計表										
材料(ケーブル・電線)集計表-1										
材料(ケーブル・電線)集計表-2										
材料(電線管)集計表-1										
計										
設計書計上数量										

機器据付工（電気）集計表

電気設備

名称	仕様	単位	数量	低減率	技術者		電工		技術者 (単体調整)		普通作業員		歩掛算出	備考
					単土工量	工量	単土工量	工量	単土工量	工量	単土工量	工量	資料頁	
次亜注入装置制御盤	壁掛・スタンド型	面	1											現場操作盤.7
計														

No.	配線区間		種 別	経 路	合計(m)	数 量			
	自	至							
1	動力電灯盤	空調室内機コン セント	VV-F 2mm-3c	P&D					
				RACK					
				CP	15.5	1.2 +	0.7 +	11.1 +	2.5
				FEP					
			PF 22mm	埋込	14.3	0.7 +	11.1 +	2.5	
2	インターフェイ ス盤	次亜注入設備制 御盤	600V EM-CE 3.5sq-2c	P&D	3.8	1.2 +	2.6		
				RACK					
				CP	6.1	0.6 +	0.6 +	3.7 +	1.2
				FEP					
			PF 28mm	埋込	6.1	0.6 +	0.6 +	3.7 +	1.2
3	インターフェイ ス盤	次亜注入設備制 御盤	EM-CEE-S 1.25sq-6c	P&D	3.8	1.2 +	2.6		
				RACK					
				CP	6.1	0.6 +	0.6 +	3.7 +	1.2
				FEP					
			PF 28mm	埋込	6.1	0.6 +	0.6 +	3.7 +	1.2
4	次亜注入設備制 御盤	1号次亜注入ユ ニット	EM-CEE 1.25sq-4c	P&D					
				RACK					
				CP	2.7	1.2 +	1.0 +	0.5	
				FEP					
			HIVE 22mm	露出	2.7	1.2 +	1.0 +	0.5	
				埋込					

配線拾い出し表-2

電気設備

No.	配線区間		種 別	経 路	合計(m)	数 量							
	自	至											
5	次重注入設備制御盤	1号次重注入ユニット	EM-CEE-S 1.25sq-4c	P&D									
				RACK									
				CP	2.7	1.2 +	1.0 +	0.5					
				FEP									
			HIVE 22mm	露出	2.7	1.2 +	1.0 +	0.5					
6	次重注入設備制御盤	2号次重注入ユニット	EM-CEE 1.25sq-4c	P&D									
				RACK									
				CP	3.5	1.2 +	1.0 +	0.8 +	0.5				
				FEP									
			HIVE 22mm	露出	3.5	1.2 +	1.0 +	0.8 +	0.5				
7	次重注入設備制御盤	2号次重注入ユニット	EM-CEE-S 1.25sq-4c	P&D									
				RACK									
				CP	3.5	1.2 +	1.0 +	0.8 +	0.5				
				FEP									
			HIVE 22mm	露出	3.5	1.2 +	1.0 +	0.8 +	0.5				
8	次重注入設備制御盤	搬送水ポンプ	600V EM-CE 2sq-2c	P&D									
				RACK									
				CP	7.3	1.2 +	1.0 +	0.8 +	0.4 +	3.4 +	0.5		
				FEP									
			HIVE 28mm	露出	7.3	1.2 +	1.0 +	0.8 +	0.4 +	3.4 +	0.5		

25A HIVP (保温有り)

$$2.85+0.28+0.3+0.28+0.55+3.76+0.5+1.7+0.8+1.85= 12.87\text{m}$$

$$\text{材料補完率 } 12.87 \times 1.1 = 14.16\text{m}$$

25A SGP-VD (保温有り)

$$(0.52+0.2) \times 2 = 1.44\text{m}$$

$$\text{材料補完率 } 1.44 \times 1.1 = 1.58\text{m}$$

25A SGP-VD (埋設)

$$(0.6+0.15) \times 2 = 1.5\text{m}$$

$$\text{材料補完率 } 1.5 \times 1.1 = 1.65\text{m}$$

弁類

25A	ボール弁 (PVC/TS)	2個
25A	逆止弁 (PVC/JIS10kF)	1個

配管切断・TS継手工

25A HIVP	32口
----------	-----

ねじ込み工

25A HIVP	4口
----------	----

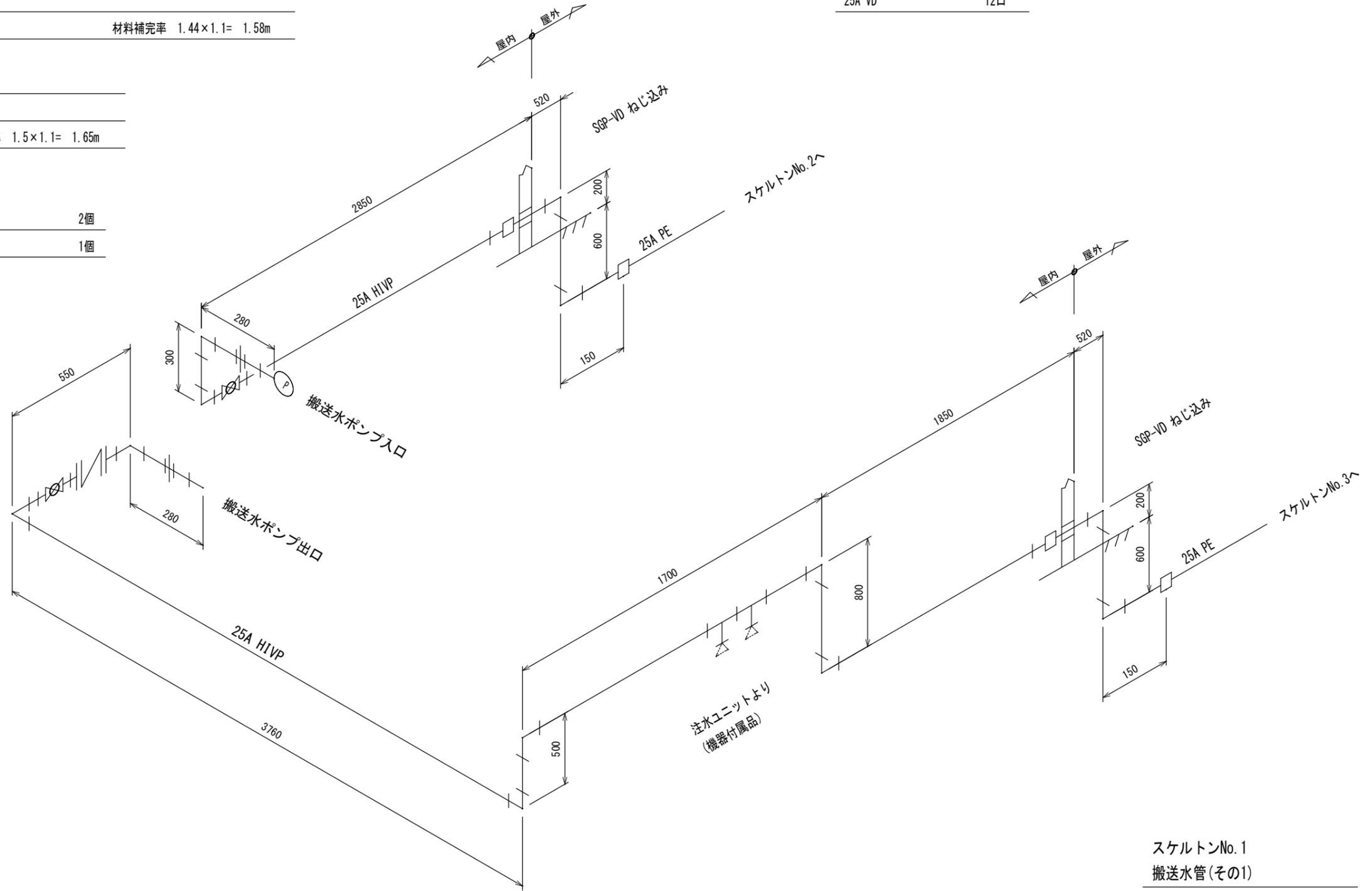
25A VD	12口
--------	-----

コア抜工

壁部	φ50×200	2箇所
----	---------	-----

フランジ継手工

25A JIS10kF	2口
-------------	----



スケルトンNo. 1
搬送水管 (その1)

25A PE	
14.7m	材料補完率 14.7×1.1= 16.17m

25A SGP-VD (埋設)	
0.45m	材料補完率 0.45×1.1= 0.5m

25A SGP-VD (保温有り)	
0.35+0.9+3.4+0.427+0.15= 5.23m	
	材料補完率 5.23×1.1= 5.75m

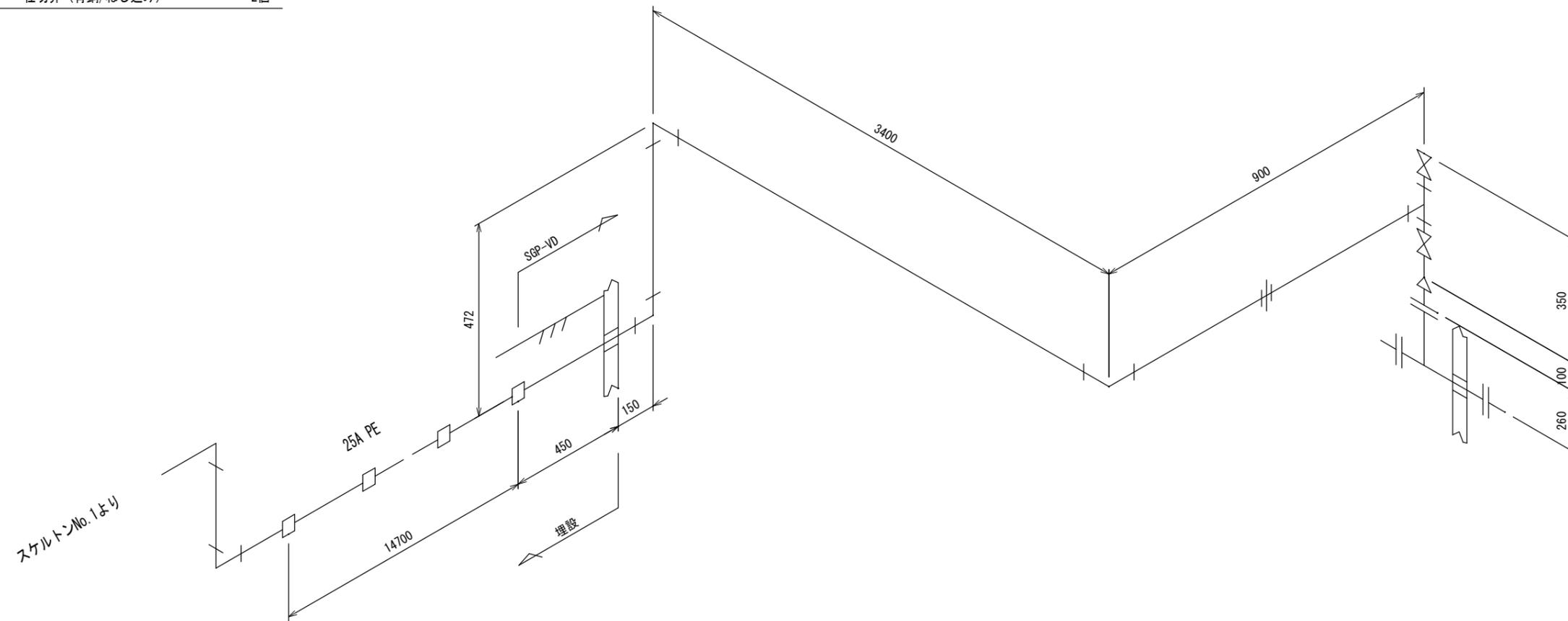
50A SGP-VD (保温有り)	
0.1m	材料補完率 0.1×1.1= 0.11m

弁類	
25A 仕切弁 (青銅/ねじ込み)	2個

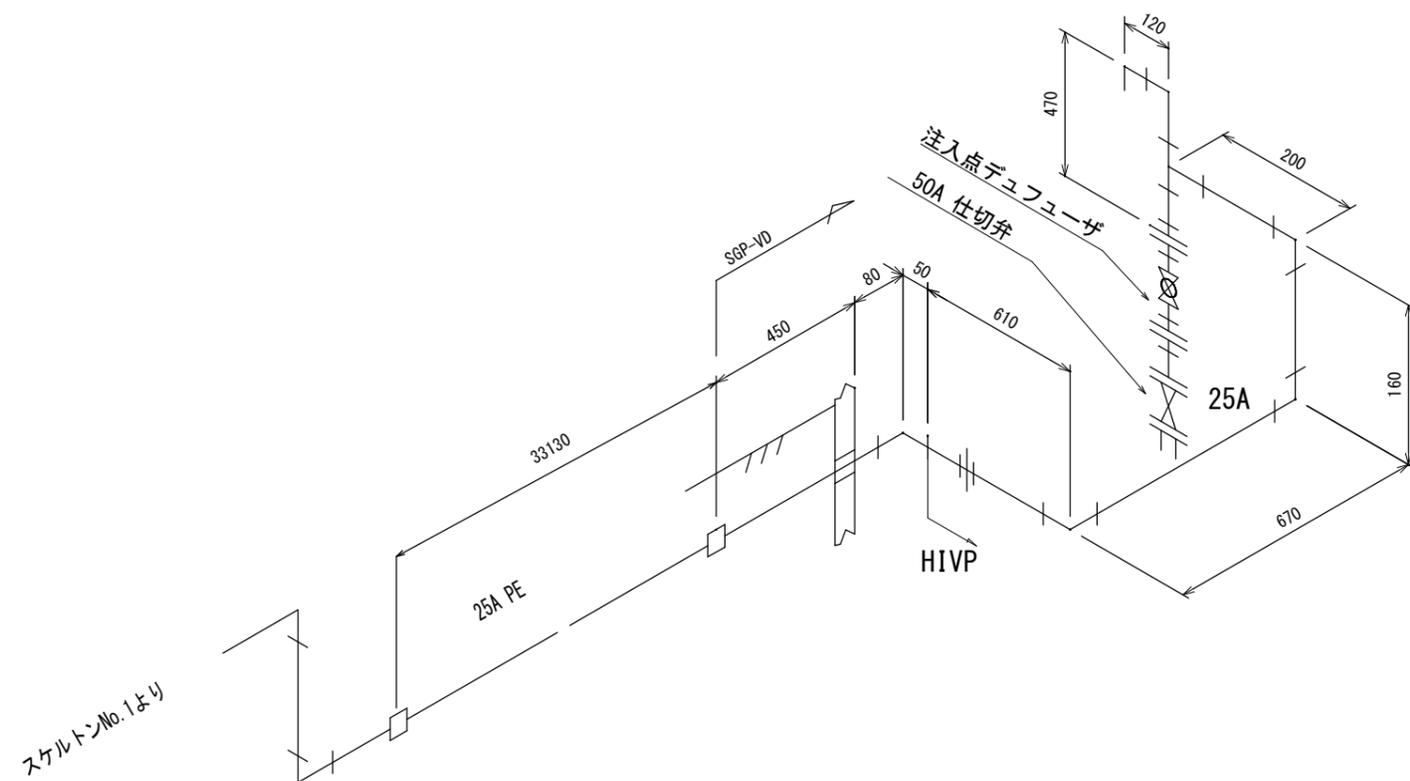
ねじ切り、ねじ込み工	
25A SGP-VD	16口
50A SGP-VD	2口

フランジ継手工	
50A JIS10kF	1口

コア抜き	
壁部 φ50×200	1箇所



スケルトンNo. 2
搬送水管(その2)



25A PE	
33.13m	材料補完率 33.13×1.1= 36.44m

25A SGP-VD(保温有り)	
0.08+0.05=0.13m	
	材料補完率 0.13+1.1= 0.14m

25A SGP-VD(埋設)	
0.45m	
	材料補完率 0.45×1.1= 0.5m

25A HIVP	
0.61+0.67+0.16+0.2+0.47+0.12 =2.23m	
	材料補完率 2.23×1.1= 2.45m

弁類	
注入点デフューザ	1個
50A 仕切弁 (保温有 面周180mm)	1個

ねじ切り、ねじ込み工	
25A SGP-VD	2口
25A HIVP	1口
配管切断・TS継手工	
25A HIVP	15口

フランジ継手工	
50A JIS10kF	2口

スケルトンNo. 3
流入電動弁室内配管

機械設備 数量計算書

横瀬町姿見山配水池築造工事

秩父広域市町村圏組合水道局

設計数量総括表

工種・種別	細別	数量	設計数量	単位	数値	備考
機械設備工事						
機器費						
給水ポンプユニット (並列交互運転)	φ50×530L/min×47m×3.7kW×2台 3φ200V 50Hz	1.00	1	台	1	
EF-1 壁付有圧扇(低騒音形)	20cm×660CMH 1φ100V27W SUS製シャッター、ウェザークカバー(防鳥網付)	2.00	2	台	1	
EF-2 壁付有圧扇(低騒音形ステンスタイフ)	20cm×660CMH 1φ100V28W SUS製シャッター、ウェザークカバー(防鳥網付)	1.00	1	台	1	
管弁類購入費						
NCP・VP・塩ビ柵 プルボックス・ハンドホール等	φ20～100	1.00	1	式	1	材料集計表のとおり
労務費						
機械設備据付工				人	1	
設備機械工				人	1	
配管工				人	1	
電工				人	1	
複合工費						
保温工	20A ポリスチレンフォーム+SUS鋼板	5.70	5.7	m	0.1	
保温工	32A ポリスチレンフォーム+SUS鋼板	5.50	5.5	m	0.1	
保温工	50A ポリスチレンフォーム+SUS鋼板	1.43	1.4	m	0.1	

設計数量総括表

工種・種別	細別	数量	設計数量	単位	数値	備考
保温工	65A ポリスチレンフォーム+SUS鋼板	0.52	0.5	m	0.1	
保温工	80A ポリスチレンフォーム+SUS鋼板	3.27	3.3	m	0.1	
保温工	100A ポリスチレンフォーム+SUS鋼板	1.00	1.0	m	0.1	
機械はつり	50A t=250mm	2.00	2	箇所	1	
機械はつり	50A t=300mm	2.00	2	箇所	1	
機械はつり	100A t=250mm	1.00	1	箇所	1	
BH掘削積込	0.28BH	84.70	80	m3	10	
管路埋戻費	山砂 0.28BH	17.10	20	m3	10	
管路埋戻費	発生土 0.28BH	64.30	60	m3	10	
発生土運搬費	DT4t L=4.5Km	20.40	20	m3	10	
整地	残土受入地での処理	20.40	20	m3	10	
下層路盤工(車道部) (施工幅1.8m未満)	仕上り厚0.10m 再生切込砕石(RC-40)	34.90	35	m2	1	
上層路盤工(車道部) (施工幅1.8m未満)	仕上り厚0.08m 粒調砕石(M-30)	34.90	35	m2	1	
砕石基礎工	RC-40 t=10cm	3.20	3	m2	1	
ハンドホール		4.00	4	個	1	

横 瀬 町 姿 見 山 配 水 池 築 造 工 事

数 量 計 算 書
(機 械 設 備)

工 種 \ 労 務 工	機械設備据付工	設備機械工	配管工	普通作業員	電工	特殊作業員	備 考
機器据付							
機器撤去							
小配管据付							
小配管撤去							
電材(次亜注入保護管)							
その他(換気扇据付)							
その他(材料据付)							
計							
設計人工	人	人	人	人	人	人	
記 有効数字3桁(次の位及び小数点以下は切り捨て)							

配管区間		管種	口径	区分				被覆(m)		塗装(m)						備考
自	至			屋内	屋外	埋設	排水通気	屋内	屋外							
流入管		NC	100	0.89		1.19		0.89								
流入管		NC	50	1.33				1.33								
流出管		NC	65	0.52				0.52								
流出管		NC	80	3.27				3.27								
流出管		NC	100	0.11		1		0.11								
給水		PE	20			5.6										
サンプリンク*		SGP-VD	50	0.1				0.1								
サンプリンク*		SGP-VD	20	3	0.8	1.7		3	0.8							
サンプリンク*		PE	20			15.2										
サンプリンク*		HIVP	20	1.9				1.9								
排水		VP	30	0.9												
排水		VP	75	1.2	0.6	1.5										
排水		VP	50			1.5										
排水		VP	40			1.5										
排水		VP	100			18.7										
排水		VP	125			12.9										
排水		VP	150			32.90										
保護管		HIVE	28	4	1.5			4	1.5							
保護管		FEP	30			31.5										
仕切弁			50	0.3												
逆止弁			65	0.2												
仕切弁			65	0.16												
仕切弁			80	0.72												

集 計

管種	口径	屋 内				屋 外				埋 設				排水通気				被 覆		備 考
		積算数量(m)	補完率	計	設計数量(m)	積算数量(m)	補完率	計	設計数量(m)	積算数量(m)	補完率	計	設計数量(m)	積算数量(m)	補完率	計	設計数量(m)	屋内	屋外	
NC	50	1.33		1.33	1.33													1.33		有効数字3桁, 小数点以下2位以内
NC	65	0.52		0.52	0.52													0.52		とし, 次の位を四捨五入とする。
NC	80	3.27		3.27	3.27													3.27		
NC	100	1		1.00	1.00					2.19		2.19	2.19					1.00		
PE	20									20.8	0.1	22.88	22.90							
VP	30	0.9	0.1	0.99	0.99															
VP	40									1.5	0.1	1.65	1.65							
VP	50									1.5	0.1	1.65	1.65							
VP	75	1.2	0.1	1.32	1.32	0.6	0.1	0.66	0.66	1.5	0.1	1.65	1.65							
VP	100									18.7	0.1	20.57	20.60							
VP	125									12.9	0.1	14.19	14.20							
VP	150									32.9	0.1	36.19	36.20							
HIVP	20	1.9	0.1	2.09	2.09													1.9		
SGP-VD	20	3	0.1	3.30	3.30	0.8	0.1	0.88	0.88	1.7	0.1	1.87	1.87					3	0.8	
SGP-VD	50	0.1	0.1	0.11	0.11													0.1		
HIVE	28	4		4.00	4.00	1.5		1.50	1.50									4	1.5	
FEP	30									31.5		31.50	31.50							
仕切弁	50	0.3																		
仕切弁, 逆止弁	65	0.36																		
仕切弁	80	0.72																		

小配管

管種	口径	配管名称	区分	計 算 式		備 考
NC	100	流入	埋設	1.19	=	1.19
NC	100	流入	屋内	0.18+0.28+0.32+0.11	=	0.89
NC	50	流入	屋内	0.23+ (0.13+0.27+0.15) *2	=	1.33
NC	50	仕切弁	屋内	0.15*2	=	0.30
NC	65	流出	屋内	0.15+0.37	=	0.52
NC	80	流出	屋内	0.10+0.24+0.14+ (0.3+0.30+0.20+0.14+0.14+0.30) + (0.15+0.42+0.69+0.15)	=	3.27
NC	100	流出	屋内	0.11	=	0.11
NC	100	流出	埋設	1	=	1.00
NC	65	逆止弁	屋内	0.2	=	0.20
NC	65	仕切弁	屋内	0.16	=	0.16
FC	80	仕切弁	屋内	0.24*3	=	0.72
PE	20	給水	埋設	0.1+1.6+2.5+1.0+0.3+0.1	=	5.60
SGP-VD	50	ポンプリング	屋内	0.1	=	0.10
SGP-VD	20	ポンプリング	屋内	0.2+0.1+0.2+1.0+0.7+0.2+0.5+0.1	=	3.00
SGP-VD	20	ポンプリング	埋設	(0.4)+(0.1+1.2)	=	1.70
PE	20	ポンプリング	埋設	11.7+1.8+1.7	=	15.20
SGP-VD	20	ポンプリング	屋外	0.3+0.5	=	0.80
HIVP	20	ポンプリング	屋内	0.5+0.2+0.7+0.3+0.2	=	1.90
VP	30	排水	屋内	0.2+0.6+0.1	=	0.90
VP	75	排水	屋内	1.2	=	1.20
VP	75	排水	屋外	0.3+0.3	=	0.60
VP	75	排水	埋設	0.5+1.0	=	1.50
VP	50	排水	埋設	1.5	=	1.50
VP	40	排水	埋設	0.8+0.7	=	1.50
VP	100	排水	埋設	5.7+4.4+1.4+4.5+(0.6+0.3)*3	=	18.70
VP	125	排水	埋設	5.4+7.5	=	12.90
VP	150	排水	埋設	1.0+9.5+7.9+7.4+5.7+0.8+0.6	=	32.90
HIVE	28	保護管	屋内	(0.7+0.8+0.5+0.2+1.3+0.3)+0.2	=	4.00
HIVE	28	保護管	屋外	1.2+0.3	=	1.50
FEP	30	保護管	埋設	2.0+23.1+5.3+0.6+0.5	=	31.50

材料集計

番号	名称	形状・寸法	材質	数量	備考
1	加工管 直管 (ナイロンライニング)	φ100*995L JIS10K×上水		1	
2	加工管 直管 (ナイロンライニング)	φ100*1190L JIS10K×上水		1	
3	加工管 直管 (ナイロンライニング)	φ80*688L JIS10K		1	
4	加工管 直管 (ナイロンライニング)	φ80*295L JIS10K		1	
5	加工管 直管 (ナイロンライニング)	φ65*371L JIS10K		1	
6	加工管 直管 (ナイロンライニング)	φ50*270L JIS10K		2	
7	加工管 曲管 (ナイロンライニング)	φ80*235L*90° *140L (SK20A付)		1	
8	加工管 曲管 (ナイロンライニング)	φ80*418L*90° *140L		1	
9	加工管 曲管 (ナイロンライニング)	φ80*140L*90° *140L		1	
10	加工管 曲管 (ナイロンライニング)	φ50*230L*90° *130L		1	
11	加工管 曲管 (ナイロンライニング)	φ100*175L*90° *275L (SK20A付)		1	
12	加工管 異径管 (ナイロンライニング)	φ100*φ80*112L JIS10K		1	
13	加工管 異径管 (ナイロンライニング)	φ100*φ50*112L JIS10K		1	
14	加工管 異径管 (ナイロンライニング)	φ80*φ65*100L JIS10K		1	
15	加工管 チーズ (ナイロンライニング)	φ80*300L*150H JIS10K		2	
16	加工管 チーズ (ナイロンライニング)	φ100*320L*φ50*130H JIS10K		1	
17	SGP-VD	φ20		3.7	
18	SGP-VD	φ50		0.1	
	付属材料費	(塩ビライニング鋼管)			17.18
19	耐衝撃性硬質塩化ビニル管	HIVP φ20		2.1	
20	硬質塩化ビニル管	VP φ30		1	
21	硬質塩化ビニル管	VP φ40		1.7	
22	硬質塩化ビニル管	VP φ50		1.7	
23	硬質塩化ビニル管	VP φ75		3.6	
24	硬質塩化ビニル管	VP φ100		20.6	
25	硬質塩化ビニル管	VP φ125		14.2	
26	硬質塩化ビニル管	VP φ150		36.2	
27	硬質塩化ビニル管	VU φ150		1.9	

材料集計

28	硬質塩化ビニル管	VUφ200		6.9	
	付属材料費	(塩化ビニル管)			19~28
29	水道用ポリエチレン二層管 1種	PEφ20		22.9	
	付属材料費	(ポリエチレン管)			29
30	フランジアダプター(NC)	φ80*200L JIS10K		1	
31	玉フレキ	φ50 L=100 JIS10K		2	
32	玉フレキ	φ65 L=110 JIS10K		1	
33	仕切弁 (NC)	φ50 JIS10K		2	
34	仕切弁 (NC)	φ65 JIS10K		1	
35	ソフトシール仕切弁	φ80 JIS10K		3	
36	スモンレンスキチャッキ (NC)	φ65 JIS10K		1	
37	GV	φ20 管端コア		2	
38	埋設GV	20A		1	
39	弁筐	樹脂製ボックス		1	
40	塩ビ製ボールバルブ	φ20		1	
41	塩ビ製Yストレーナ	φ20		1	
42	ボール弁	20A ねじ込み		2	
43	空気抜き弁	20A		1	
44	空気抜き弁(逆止弁内蔵)	20A		1	
45	サドル分水栓	HPPE用100×20		1	
46	フランジ接合材	φ50 JIS10K SUS B, N, シートパッキン		9	
47	フランジ接合材	φ65 JIS10K SUS B, N, シートパッキン		5	
48	フランジ接合材	φ80 JIS10K SUS B, N, シートパッキン		14	
49	フランジ接合材	φ100 JIS10K SUS B, N, シートパッキン		4	
50	フランジ接合材	φ100 上水 SUS B, N, シートパッキン		2	
51	研出し流し	樹脂製流しスタート付		1	
52	不凍水栓柱	20mm*13mm*1.2m		1	
53	横水栓	13mm		1	
54	塩ビ柵 (トラップ付)	100×100-200		1	

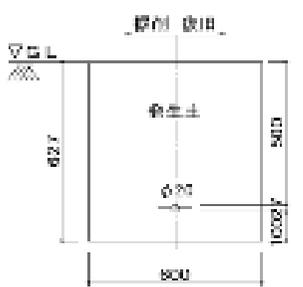
土工集計表

Date: . No.

項目	1	2	3	4	5	6	7	8	9				設計数量	単位
1 機械掘削工	1.43	11.33	11.89	7.01	21.60	10.44	5.35	6.72	8.88				84.70	m3
2 機械埋戻工 (砂)		3.66		4.90		4.96	3.56						17.10	m3
3 機械埋戻工 (発生土)	1.59	6.43	13.21		24.00	4.06		7.47	7.51				64.30	m3
4 発生土運搬	△ 0.16	4.90	△ 1.32	7.01	△ 2.40	6.38	5.35	△ 0.75	1.37				20.40	m3
5 整地													20.40	m3
6 下層路盤工 (RC-40)		8.52		9.60		8.70	8.10						34.90	m2
7 上層路盤工 (M-30)		8.52		9.60		8.70	8.10						34.90	m2
8 碎石基礎工									3.24				3.20	m2
9 ハンドホール									4.00				4.00	個
10														
11														
12														
13														
14														
15														
16														
17														
18														
19														
20														
21														
22														
23														
24														
25														

土工計算書

(設備名) 横瀬町姿見山配水池築造工事

1	名称	給水管 PEφ20	数量 3.80m	機械掘削工	$W \times L \times H$	1.43 m3					
					$0.60 \times 3.80 \times 0.63 = 1.43$						
				機械埋戻工	$W \times L \times H$						
					$0.60 \times 3.80 \times 0.63 = 1.43$						
	H (深さ) = 0.63 W (幅) = 0.60 L (延長) = 3.80		発生土運搬	掘削 - 発生土埋戻	-0.16 m3						
				$1.43 \div 0.9 = 1.589$							
				$1.43 - 1.59 = -0.16$							
2	名称	サブリング管 土掘削、AS舗装 (AS別途)	数量 14.20m	機械掘削工	$W \times L \times H$	11.33 m3	上層路盤工	$W \times L$			
					$0.60 \times 14.20 \times 1.33 = 11.33$						
					$0.60 \times 14.20 = 8.52$						
				砂埋戻工	$W \times L \times h1$			3.66 m3	発生土運搬	掘削 - 発生土埋戻	
					$0.60 \times 14.20 \times 0.43 = 3.66$						
				発生土埋戻工	$W \times L \times h2$			6.43 m3		$11.33 - 6.43 = 4.90$	
					$0.60 \times 14.20 \times 0.68 = 5.79$						
				下層路盤工	$W \times L$			8.52 m3			
					$0.60 \times 14.20 = 8.52$						
				3	名称			サブリング管 土掘削、発生土埋戻し	数量 1.20m	機械掘削工	$W \times L \times H$
	$0.60 \times 14.9 \times 1.33 = 11.89$										
機械埋戻工	$W \times L \times H$	13.21 m3									
	$0.60 \times 14.90 \times 1.33 = 11.89$										
発生土運搬	$11.89 \div 0.9 = 13.21$	-1.32 m3									
	掘削 - 発生土										
	$11.89 - 13.21 = -1.32$										

土工計算書

(設備名) 横瀬町姿見山配水池築造工事

4	名称	排水管 ①~④ 土掘削、AS舗装(舗装別途)	数量 16.00m		H (深さ) = 0.73 H1 (深さ) = 0.69 W (幅) = 0.60 L (延長) = 16.00 h1 (砂) = 0.51 h2 (発生土) = h3 (再生碎石) = 0.10 h4 (粒調碎石) = 0.08 t (舗装復旧厚) = 0.04 t1 (既設舗装厚) =	機械掘削工	$W \times L \times H$		発生土運搬	掘削		
						$0.60 \times 16.00 \times 0.73 = 7.01$	7.01	m3		7.01	m3	
						砂埋戻工	$W \times L \times h1$					
						$0.60 \times 16.00 \times 0.51 = 4.90$	4.90	m3				
						下層路盤工	$W \times L$					
						$0.60 \times 16.00 = 9.60$	9.60	m3				
						上層路盤工	$W \times L$					
						$0.60 \times 16.00 = 9.60$	9.60	m3				
5	名称	排水管 ④~⑩ 土掘削、発生土埋戻	数量 31.30m		H (深さ) = 1.00 W (幅) = 0.60 L (延長) = 36.00	機械掘削工	$W \times L \times H$		発生土運搬			
						$0.60 \times 36 \times 1.00 = 21.60$	21.60	m3				
						機械埋戻工	$W \times L \times H$					
						$0.60 \times 36.00 \times 1.00 = 21.6$	24.00	m3				
						$21.60 \div 0.9 = 24.00$						
						発生土運搬	掘削 - 発生土埋戻					
						$21.60 - 24.00 = -2.40$	-2.40	m3				
6	名称	排水管 ⑩~⑭放流 土掘削、AS舗装(舗装別途)	数量 14.50m		H (深さ) = 1.20 H1 (深さ) = 1.16 W (幅) = 0.60 L (延長) = 14.50 h1 (砂) = 0.57 h2 (発生土) = 0.42 h3 (再生碎石) = 0.10 h4 (粒調碎石) = 0.08 t (舗装復旧厚) = 0.04 t1 (既設舗装厚) =	機械掘削工	$W \times L \times H$		発生土運搬	上層路盤工	$W \times L$	
						$0.60 \times 14.50 \times 1.20 = 10.44$	10.44	m3		$0.6 \times 14.5 = 8.70$	8.70	m3
						砂埋戻工	$W \times L \times h1$					
						$0.60 \times 14.50 \times 0.57 = 4.96$	4.96	m3				
						発生土埋戻工	$W \times L \times h2$					
						$0.60 \times 14.50 \times 0.42 = 3.65$	4.06	m3				
						$3.65 \div 0.9 = 4.06$						
						下層路盤工	$W \times L$					
						$0.60 \times 14.50 = 8.70$	8.70	m3				

土工計算書

(設備名) 横瀬町姿見山配水池築造工事

7	名称	次亜注入保護管 土掘削、AS舗装 (舗装別途)	数量 13.50m	機械掘削工	$W \times L \times H$	5.35 m3	発生土運搬	掘削	5.35 m3		
					$0.60 \times 13.50 \times 0.66 = 5.35$						
				砂埋戻工	$W \times L \times h1$			3.56 m3			
					$0.60 \times 13.50 \times 0.44 = 3.56$						
				下層路盤工	$W \times L$					8.10 m3	
					$0.60 \times 13.50 = 8.10$						
上層路盤工	$W \times L$	8.10 m3									
	$0.60 \times 13.50 = 8.10$										
<p>H (深さ) = 0.66 H1 (深さ) = 0.62 W (幅) = 0.60 L (延長) = 13.50 h1 (砂) = 0.44 h2 (発生土) = 0.10 h3 (再生砕石) = 0.10 h4 (粒調砕石) = 0.08 t (舗装復旧厚) = 0.04 t1 (既設舗装厚) =</p>											
8	名称		次亜注入保護管 土掘削、発生土埋戻	数量 17.50m	機械掘削工	$W \times L \times H$	6.72 m3	発生土運搬			
						$0.60 \times 17.5 \times 0.64 = 6.72$					
					機械埋戻工	$W \times L \times H$			7.47 m3		
					$0.60 \times 17.50 \times 0.64 = 6.72$						
					$6.72 \div 0.9 = 7.47$						
		発生土運搬			掘削 - 発生土埋戻	-0.75 m3					
	$6.72 - 7.47 = -0.75$										
<p>H (深さ) = 0.64 W (幅) = 0.60 L (延長) = 17.50</p>											
9	名称	ハンドホール 600□×600H	数量 4.0箇所	機械掘削工	$W \times W \times H$		8.88 m3	発生土運搬			
					$1.52 \times 1.52 \times 0.96 = 2.22$						
					$2.22 \times 4 = 8.88$						
				発生土埋戻工	掘削 - A - 砕石基礎	7.51 m3					
					$2.22 - 0.45 - 0.081 = 1.69$						
					$1.69 \times 4 = 6.76 \div 0.9 = 7.51$						
発生土運搬	掘削 発生土埋戻	1.37 m3									
	$8.88 - 7.51 = 1.37$										
砕石基礎工	$W2 \times W2$		t= 10cm								
	$0.90 \times 0.9 = 0.81$		3.24 m2								
	$0.81 \times 4 = 3.24$										
<p>H (深さ) = 0.96 W (幅) = 1.52 H1 (H.H深さ) = 0.86 W1 (H.H幅) = 0.72 A (H.H容積) = 0.45 W2 (再生砕石) = 0.9</p>											

--	--	--

名 称	計 算 式	数 量
(機器)		
EF-1 20cm :2台	設備機械工 0.39×2	0.78
EF-2 20cm :1台	設備機械工 0.39×1	0.39
設備機械工 計		1.17
(材料)		
研出し流し	配管工 0.50×1	0.5
不凍水栓柱	配管工 0.30×1	0.3
横水栓	配管工 0.07×1	0.07
塩ビ柵	配管工 $0.09 \times 3 + 0.14 + 0.11 \times 3 + 0.12 + 0.13 \times 3 + 0.14 \times 2$	1.53
配管工 計		2.4
立上り管計算		
塩ビ柵 柵径150	VU ϕ 150 0.64×3	1.92m
塩ビ柵 柵径200	VU ϕ 200 $0.34 + 0.5 + 0.62 \times 3 + 0.59 \times 2 + 0.99 \times 3$	6.85m