

6い管工第9号

伊野中央公園整備工事

数量計算書

(実施設計)

いの町役場 管財契約課

設計数量総括表

設計書名：伊野中央公園整備工事設計

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
6い管工第9号						
	構造物補修工(ひび割れ補修工)		充てん工法(可とう性エポキシ樹脂充填)			
		充てん工法	可とう性エポキシ樹脂充填	m	3.55	ひびわれ
		充填材	エポキシ樹脂, ロス率含まない	kg	0.46	ひびわれ
	構造物補修工(断面修復工)		左官工法(ポリマーセメントモルタル, 鉄筋ケレン含まない)			
		左官工法	ポリマーセメントモルタル	m3	0.01	欠損
		カッター目地	t=10mm	m	1.30	欠損
		はつり工		m3	0.01	欠損
メッシュフェンス設置工						
	作業土工					
		掘削(土砂/94K)	小規模	m3	1.2	
		床掘	14K	m3	1.2	
		埋戻		m3	1.2	
		残土処理		m3	1.1	
	フェンス設置工					
		メッシュフェンス	UN-A1000L-50	m	23.9	
	嵩上げ工					

設計数量総括表

設計書名：伊野中央公園整備工事設計

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
		コンクリート	18-8-25, 鉄筋構造物, 人力打設	m3	1. 6	
		型枠	一般型枠, 無筋構造物	m2	11. 0	
		差し筋	SD345 D13, L=0. 25m @500, N=96本	kg	24	
		通し筋	SD345 D13, L=50. 0m	kg	50	
		かぶせ筋	SD345 D13, L=0. 3m, N=48本	kg	14	
		あと施工アンカー	PG-13N同等品, 接着系 (D13用), 打込み方式	本	96	
		削孔	電動ハンマドリル, 削孔径16mm, 削孔深150mm	孔	96	
	排水構造物工					
		U字溝	180用	m	0. 4	
排水対策工						
	排水対策工					
		排水対策工		箇所	6	
		切り欠き		箇所	2	
公園付帯施設工						
	東屋					
		東屋	PCギ木東屋3型G30N同等品	基	1	
	テーブルベンチセット					

設計数量総括表

設計書名：伊野中央公園整備工事設計

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
		テーブルベンチセ ット	PCギ木テーブルベンチセッ ト4号同等品	基	1	
	防災ベンチ					
		かまどベンチ	BB001B-SM-H1-CK同等品	台	3	
	公園遊具					
		スプリングシーソ ー	I-303同等品	基	1	
	防災備蓄倉庫					
		防災備蓄倉庫	ND-4422同等品	基	1	
撤去工						
	構造物取壊し工					
		ブロック塀	H800	m	23.9	
		花壇	H200	箇所	1	
		砂場撤去	5.2x5.8	箇所	1	
		物置	B2.8xD1.8xH2.0	基	1	
		支柱	CP16-19-700	本	2	
		樹木抜根		本	7	
		樹木伐採		本	6	
		樹木剪定		本	5	

設計数量総括表

設計書名：伊野中央公園整備工事設計

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
		コンクリート構造 物取壊し	無筋構造物	m3	3.0	
		石積取壊し	粒径600mm想定	m2	0.5	
	殻運搬					
		殻運搬	無筋コンクリート, 機械積込, DID区間無し, 運搬距離：3.3km以下	m3	3.1	(株)近澤建設想定
		殻処分	無筋コンクリート処分量	m3	3.1	(株)近澤建設想定
		殻運搬	舗装版破碎, 機械積込(小規模), DID区間無し, 運搬距離：3.5km以下	m3	0.7	(株)近澤建設想定
		殻処分	As処分量	m3	0.7	(株)近澤建設想定
汚水貯留施設工						
	作業土工					
		床掘	14K	m3	181.7	
		埋戻	B4-B	m3	115.2	
		基面整正		m2	22.8	
	汚水貯留槽					
		碎石基礎	再生碎石径40mm以下, t=20cm	m2	22.6	
		基礎コンクリート	$\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	m3	2.3	
		基礎コンクリート 型枠		m2	2.4	
		コンクリート	$\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	m3	4.4	

設計数量総括表

設計書名：伊野中央公園整備工事設計

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
付帯工		汚水貯留槽	鋼製貯留槽(ボックスカルバート型), 1900×2250×9500	基	1	
		現場溶接工		m	27.5	
		現場塗装工	内面塗装工, エポキシ樹脂系塗料	m2	2.7	
		現場塗装工	外面塗装工, 変性エポキシ樹脂系塗料	m2	1.3	
		電気防蝕用マグネシウム陽極棒	MAGNAP-2 M-56R200型(同等品)	本	10	
		点検孔	φ 660, T-8	箇所	1	
		流入孔	φ 200, T-8	箇所	10	
	コンクリート舗装					
		再生砕石	RC-40, t=15cm	m2	58.7	
		コンクリート	18-8-20, W/C=60%以下	m3	8.8	
		溶接金網	φ 6, 150x150mm	m2	58.7	
	建屋固定部					
		建屋固定部		箇所	18	
仮設工						
	仮設工					
		仮囲い		m	120	(参考図) 施工計画図(5/6) 想定
物置移設						
	物置					
		物置	ND-2919同等品	基	1	

数量集計表

種 別：構造物補修工(ひび割れ補修工)

規格：充てん工法(可とう性エポキシ樹脂充填)

[illegible]

一般計算書

種 別：構造物補修工(ひび割れ補修工)
ブロック：側溝補修工
区 分：

6い管工第9号	算 式 / 図	数 量																												
充てん工法 可とう性エポキシ 樹脂充填	<div>【補修方法：ひびわれ充填工 損傷の種類：ひびわれ(W=1.0mm以上)】</div> <table><tr><th>番号</th><th>幅 (mm)</th><th>長さ (m)</th><th>備 考</th></tr><tr><td>①</td><td>5.00</td><td>0.55</td><td></td></tr><tr><td>②</td><td>1.50</td><td>0.75</td><td></td></tr><tr><td>③</td><td>2.00</td><td>0.75</td><td></td></tr><tr><td>④</td><td>20.00</td><td>0.75</td><td></td></tr><tr><td>⑤</td><td>5.00</td><td>0.75</td><td></td></tr><tr><td colspan="2">1.0mm以上</td><td>3.55 m</td><td></td></tr></table>	番号	幅 (mm)	長さ (m)	備 考	①	5.00	0.55		②	1.50	0.75		③	2.00	0.75		④	20.00	0.75		⑤	5.00	0.75		1.0mm以上		3.55 m		3.55 m
番号	幅 (mm)	長さ (m)	備 考																											
①	5.00	0.55																												
②	1.50	0.75																												
③	2.00	0.75																												
④	20.00	0.75																												
⑤	5.00	0.75																												
1.0mm以上		3.55 m																												
充填材 エポキシ樹脂, ロ ス率含まない	1m当り0.130kg 3.55×0.130=0.462	0.46 kg																												

数量集計表

種 別：構造物補修工(断面修復工)

規 格：左官工法(ポリマーセメントモルタル,鉄筋ケレン含まない)

[illegible]

一般計算書

種 別：構造物補修工(断面修復工)
ブロック：側溝補修工
区 分：

6い管工第9号	算 式 / 図	数 量																				
左官工法 ポリマーセメント モルタル	<div>【補修方法：断面修復工 損傷の種類：欠損】</div> <table><tr><th>番号</th><th>寸法(1箇所あたり)(m)</th><th>面積 (m2)</th><th>体積 (m3)</th><th>備 考</th></tr><tr><td></td><td>幅 x 長さ x 深さ</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>□</td><td>0.20 x 0.30 x 0.150</td><td>0.060</td><td>0.009</td><td></td></tr><tr><td colspan="2">合 計</td><td>0.060</td><td>0.009</td><td></td></tr></table> V=0.009	番号	寸法(1箇所あたり)(m)	面積 (m2)	体積 (m3)	備 考		幅 x 長さ x 深さ				□	0.20 x 0.30 x 0.150	0.060	0.009		合 計		0.060	0.009		0.01 m3
番号	寸法(1箇所あたり)(m)	面積 (m2)	体積 (m3)	備 考																		
	幅 x 長さ x 深さ																					
□	0.20 x 0.30 x 0.150	0.060	0.009																			
合 計		0.060	0.009																			
カッター目地 t=10mm	カッター延長=幅+長さ (0.3+0.2+0.15)×2=1.300	1.30 m																				
はつり工	左官工法体積より	0.01 m3																				

数量集計表

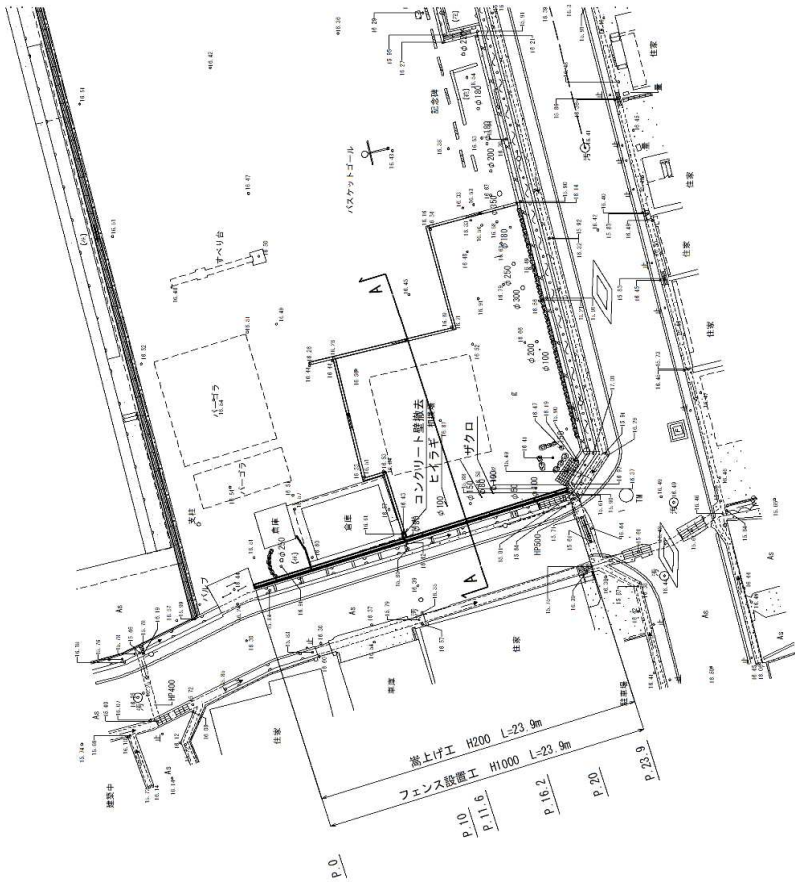
種 別：作業土工

規格：

[illegible]

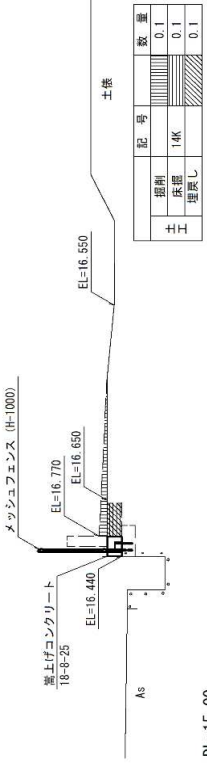
種 別：作業土工

平面図



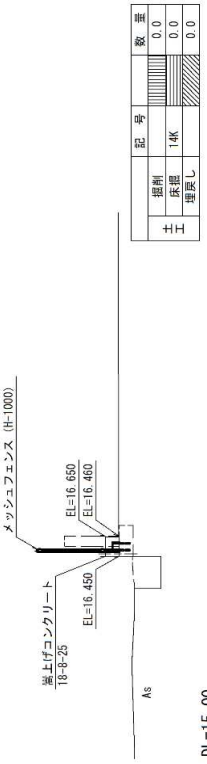
標準横断面図

P. 16. 2

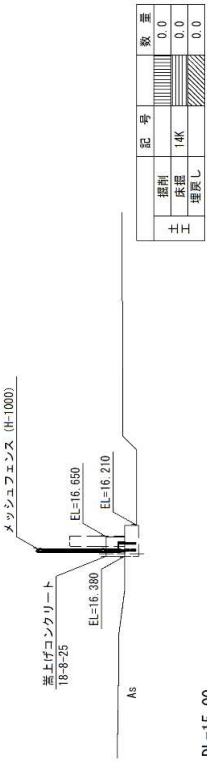


横断面 S=1:50

P. 0



P. 23. 9



平均断面体積計算表

名 称：平均断面体積計算表
6い管工第9号

測 点	距 離(m)	掘削			摘 要
		断面積(m ²)	平均断面積(m ²)	体 積(m ³)	
P.0	—	0.0	—	—	
P.16.2	16.2	0.1	0.05	0.8	
P.23.9	7.7	0.0	0.05	0.4	
小 計	23.9			1.2	
合 計	23.9			1.2	

平均断面体積計算表

名 称：平均断面体積計算表
6い管工第9号

[illegible]

平均断面体積計算表

名 称：平均断面体積計算表
6い管工第9号

測点	距離(m)	埋戻			摘要
		断面積(m ²)	平均断面積(m ²)	体積(m ³)	
P.0	—	0.0	—	—	
P.16.2	16.2	0.1	0.05	0.8	
P.23.9	7.7	0.0	0.05	0.4	
小計	23.9			1.2	
合計	23.9			1.2	

一般計算書

種 別：作業土工

6い管工第9号	算 式 / 図	数 量
残土処理	【残土処理】 土量の変化率(C)=0.90(土砂) $1.2 \times 0.90 = 1.08$	1.1 m3

数量集計表

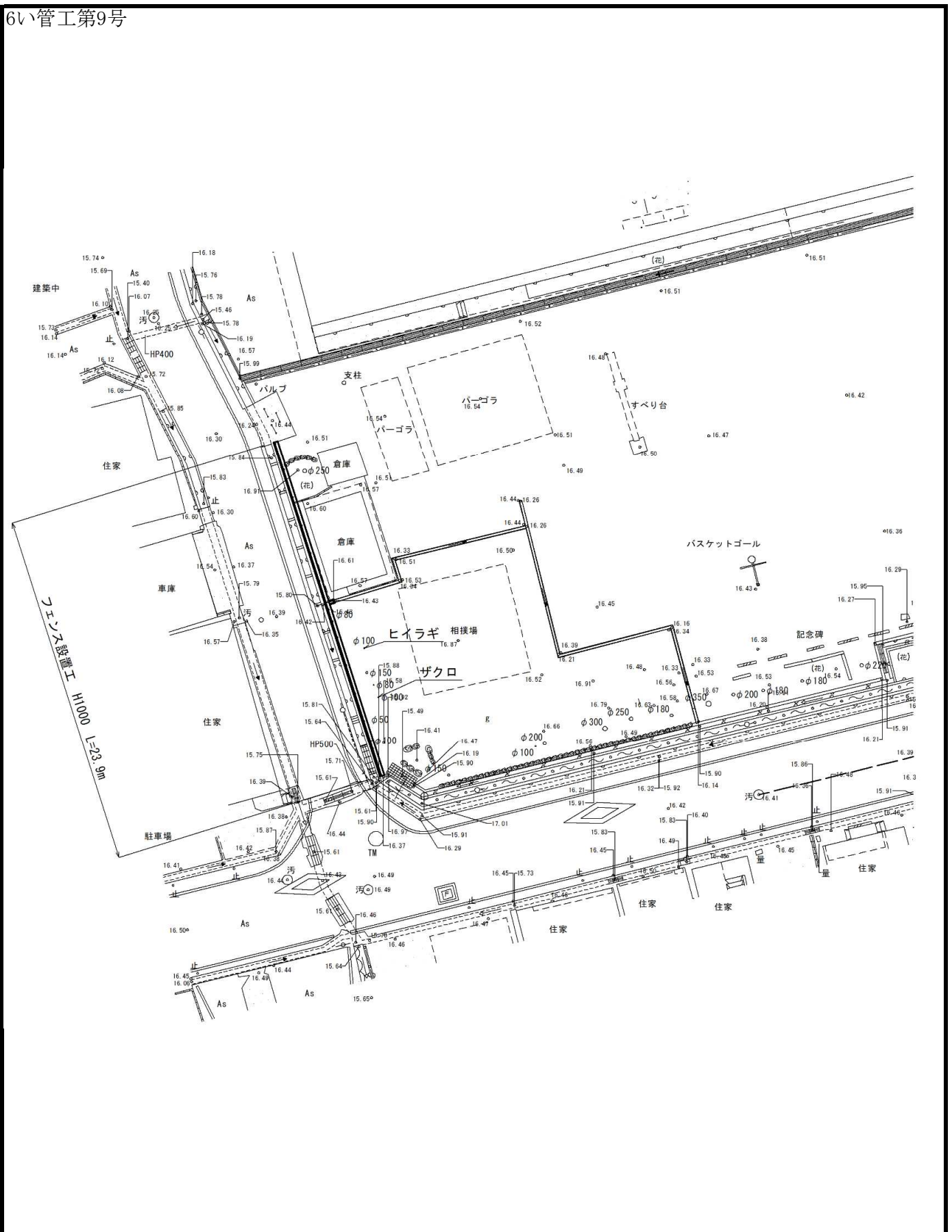
種 別：フェンス設置工
規 格：

[illegible]

一般計算書

種 別：フェンス設置工

6い管工第9号



数量調書

名 称：メッシュフェンス
6い管工第9号

單位：m

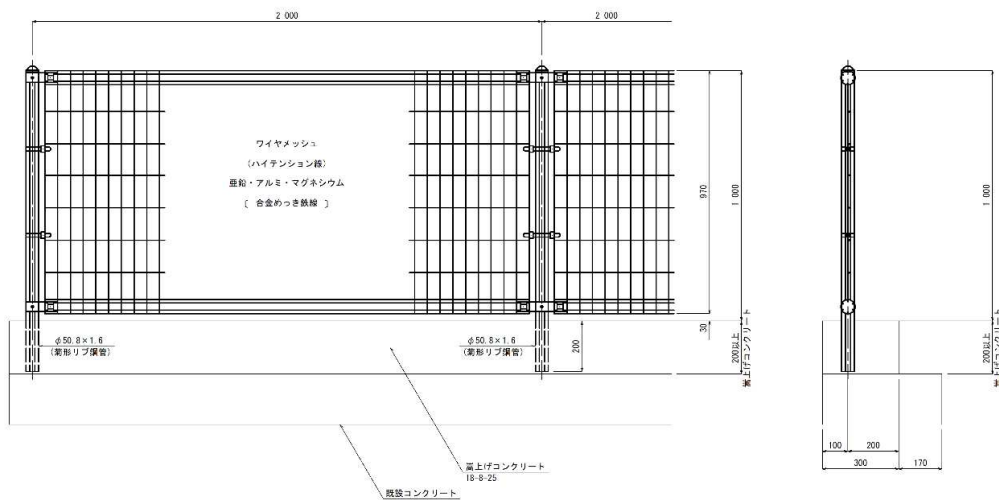
[illegible]

別：メッシュフェンス
格：UN-A1000L-50

6い管工第9号

正面图

断面図



名 称	単位	数 量	摘 要
メッシュフェンス	m	23.9	UN-A1000L-50

材料／規格	算 式	数 量
メッシュフェンス UN-A1000L-50	L=10.0m	10.0 m

数量集計表

種 別：嵩上げ工

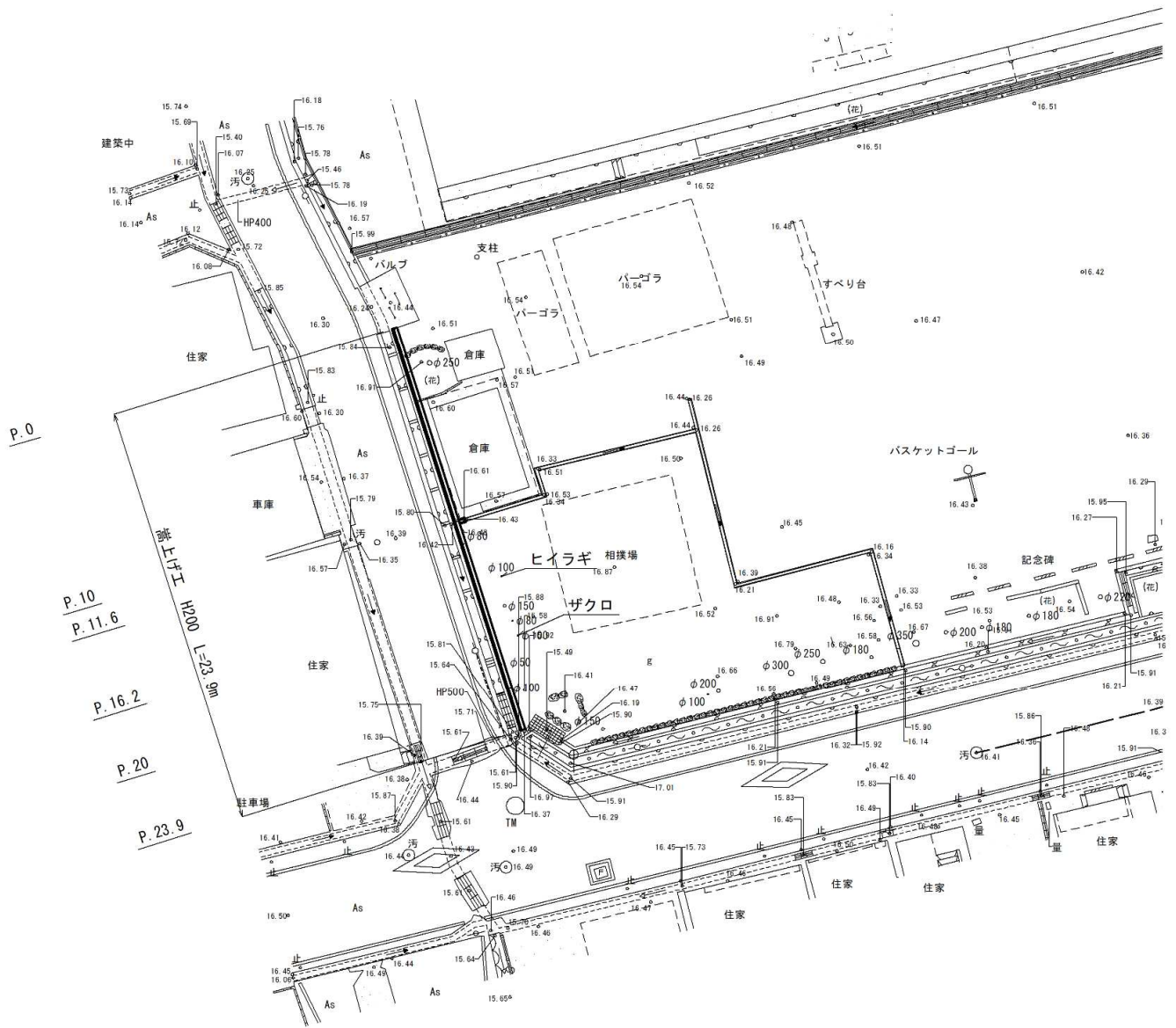
規格：

[illegible]

一般計算書

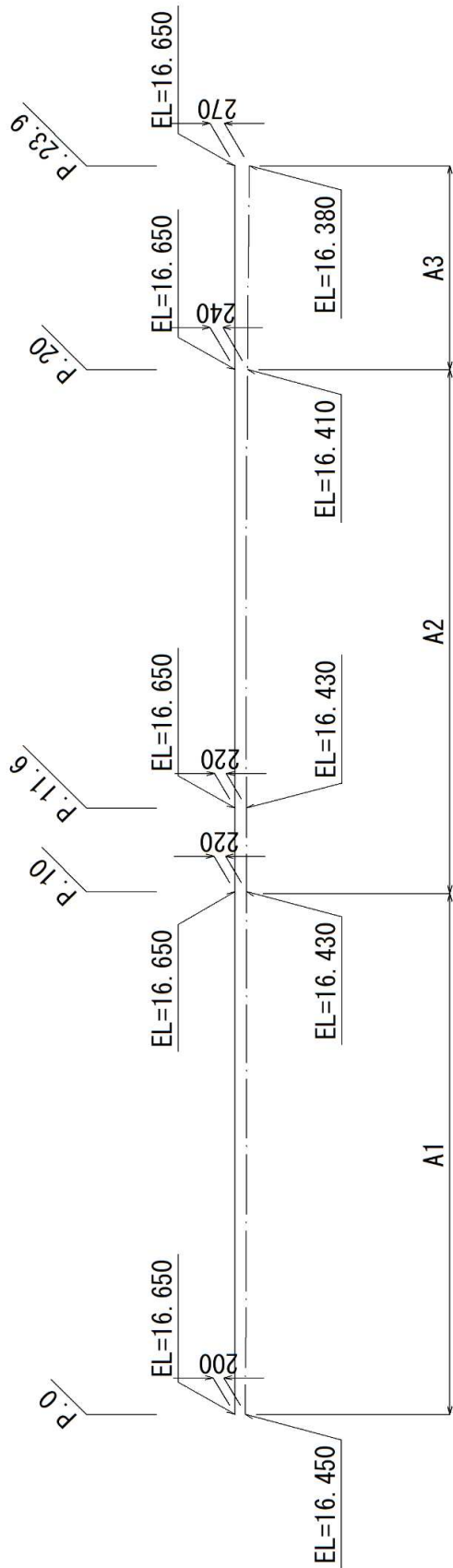
種 別：嵩上げ工
 ブロック：嵩上げコンクリート
 区 分：

6い管工第9号



種別：嵩上げ工
ブロック：嵩上げコンクリート
区分：

嵩上げコンクリート計画縦断面図



DL=10.00

凡例

---	既設水路天端高
---	嵩上コンクリート計画天端高

一般計算書

種別：嵩上げ工
ブロック：嵩上げコンクリート
区分：

細別／規格	算式／図	数量
根拠図	<div><div>嵩上げコンクリート断面図</div><div><p>300</p><p>100 100 100</p><p>嵩上げコンクリート 18-8-25</p><p>水路天端高</p><p>既設コンクリート</p><p>削孔深 150</p><p>200~270</p><p>100</p><p>削孔径 φ16</p><p>樹脂カプセル PG-13N同等品, D13用, 打込み方式</p><p>かぶせ筋 SD345, D13</p><p>通し筋 SD345, D13</p><p>差し筋 SD345, D13</p><p>嵩上げコンクリート計画天端高</p></div><div>切り欠き詳細図</div><div><p>側溝天端高 (U字溝180)</p><p>嵩上げコンクリート 18-8-25</p><p>▽ G.L.</p><p>通し筋</p><p>樹脂カプセル PG-13N同等品, D13用, 打込み方式</p><p>メッシュフェンス</p><p>嵩上げコンクリート</p><p>切り欠き 200</p><p>220</p><p>水路天端</p><p>差し筋</p><p>嵩上げコンクリート 18-8-25</p><p>20</p><p>P.11.6</p></div></div>	

一般計算書

種 別：嵩上げ工
ブロック：嵩上げコンクリート
区 分：

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
	嵩上げコンクリート天端幅 $W=0.30$ 【嵩上げコンクリート高】 嵩上げコンクリート高さ (P. 0) $H1=0.20$ 嵩上げコンクリート高さ (P. 10) $H2=0.22$ 嵩上げコンクリート高さ (P. 20) $H4=0.24$ 嵩上げコンクリート高さ (P. 23. 9) $H5=0.27$ 切り欠き部の嵩上げコンクリート高さ $H6=0.02$ 【嵩上げコンクリート延長】 A1ブロック延長 $L1=10.0$ A2ブロック延長 $L2=10.0$ A3ブロック延長 $L3=3.9$ 総延長 $L=10.0+10.0+3.9$ 【切り欠き】 嵩上げコンクリート高さ (P. 11. 6) $H3=0.22$ 切り欠き幅 $L4=0.2$	
コンクリート 18-8-25, 鉄筋構造 物, 人力打設	A1起点側断面積 $0.30 \times 0.20 = 0.060$ A1終点側断面積 $0.30 \times 0.22 = 0.066$ A2起点側断面積 $0.30 \times 0.22 = 0.066$ A2終点側断面積 $0.30 \times 0.24 = 0.072$ A3起点側断面積 $0.30 \times 0.24 = 0.072$ A3終点側断面積 $0.30 \times 0.27 = 0.081$ $A1 = 1/2 \times (0.060 + 0.066) \times 10.0 = 0.630$ $A2 = 1/2 \times (0.066 + 0.072) \times 10.0 = 0.690$ $A3 = 1/2 \times (0.072 + 0.081) \times 3.9 = 0.298$ 切り欠き部の嵩上げコンクリート $= 0.30 \times 0.02 \times 0.2 = 0.001$ 【控除】 切り欠き部 $= 0.30 \times 0.22 \times 0.2 = 0.013$ 合計 $= 0.630 + 0.690 + 0.298 + 0.001 - 0.013 = 1.606$	1.6 m3

一般計算書

種 別：嵩上げ工
ブロック：嵩上げコンクリート
区 分：

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
型枠 一般型枠, 無筋構造物	$A1(前面側) = \frac{1}{2} \times (0.20 + 0.22) \times 10.0 = 2.100$ $A2(前面側) = \frac{1}{2} \times (0.22 + 0.24) \times 10.0 = 2.300$ $A3(前面側) = \frac{1}{2} \times (0.24 + 0.27) \times 3.9 = 0.995$ $A1(背面側) = \frac{1}{2} \times (0.20 + 0.22) \times 10.0 = 2.100$ $A2(背面側) = \frac{1}{2} \times (0.22 + 0.24) \times 10.0 = 2.300$ $A3(背面側) = \frac{1}{2} \times (0.24 + 0.27) \times 3.9 = 0.995$ 切り欠き部の嵩上げコンクリート(前面側)= $0.02 \times 0.2 = 0.004$ 切り欠き部の嵩上げコンクリート(背面側)= $0.02 \times 0.2 = 0.004$ 嵩上げコンクリート部(小口)= $0.20 \times 0.30 = 0.060$ $0.27 \times 0.30 = 0.081$ 切り欠き部(小口)= $0.22 \times 0.30 = 0.066$ $0.22 \times 0.30 = 0.066$ 【控除】 切り欠き部(前面側)= $0.22 \times 0.2 = 0.044$ 切り欠き部(後面側)= $0.22 \times 0.2 = 0.044$ $2.100 + 2.300 + 0.995 + 0.004 + 2.100 + 2.300 + 0.995 + 0.004 + 0.060 + 0.081 + 0.066 + 0.066 - 0.044 - 0.044 = 10.983$	11.0 m2
差し筋 SD345 D13, L=0.25m @500, N=96本	$L5 = 250\text{mm}$ 単位質量(D13)=0.995kg/m $N1 = 23.9 / 0.5$ $N = 48 \times 2$ $250 / 1000 \times 0.995 \times 96 = 24$	24 kg
通し筋 SD345 D13, L=50.0m	$L6 = 9.0 \times 4 + 7.0 \times 2 = 50.0\text{m}$ 単位質量(D13)=0.995kg/m $50 \times 0.995 = 50$	50 kg
かぶせ筋 SD345 D13, L=0.3m, N=48本	$L7 = 300\text{mm}$ 単位質量(D13)=0.995kg/m $N2 = 48\text{本}$ $300 / 1000 \times 0.995 \times 48 = 14$	14 kg
あと施工アンカー PG-13N同等品, 接着系(D13用), 打込み方式	差し筋箇所 $N3 = 96\text{本}$	96 本
削孔 電動ハンマドリル, 削孔径16mm, 削孔深150mm	差し筋箇所 $N4 = 96\text{孔}$	96 孔

数量集計表

種 別：排水構造物工
規 格：[illegible]

種 別：排水構造物工

6い管工第9号	算式／図	数量
U字溝 180用	<p style="text-align: center;">平面図</p> <p>根拠図より L1=0.4m</p>	0.4 m

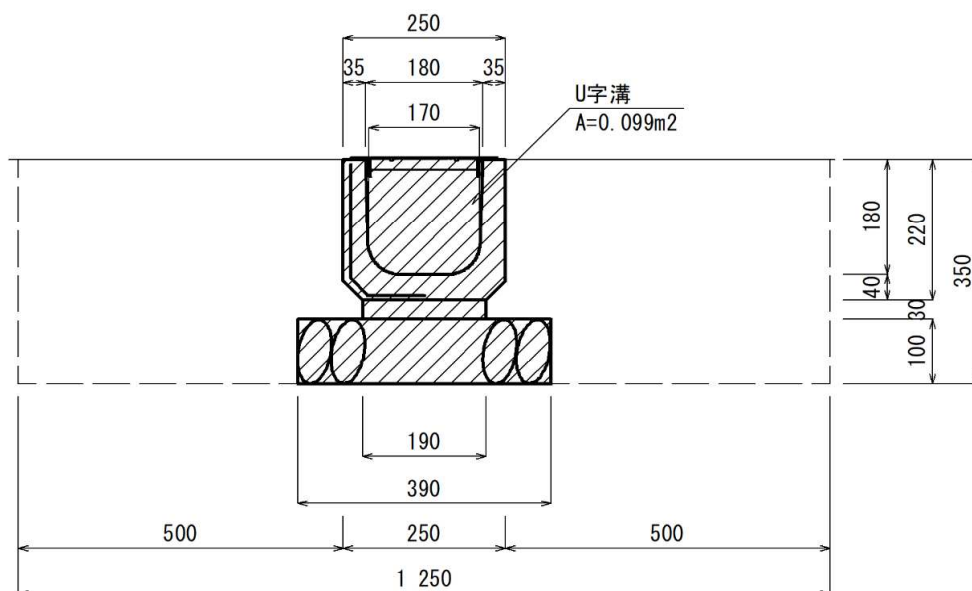
単位数量計算書

細 別：U字溝
規 格：180用

10.0 m当り

6い管工第9号

側溝工 断面図



材料／規格	算 式	数 量
床掘 14K	略図より $0.350 \times 1.250 \times 10 = 4.4$	4.4 m ³
埋戻	略図より $4.4 - (0.099 \times 10) = 3.4$	3.4 m ³
床均 T	略図より $0.39 \times 10 = 3.9$	3.9 m ³
プレキャストU字溝	JIS A5372より $10 / 0.6 = 17$	17 個
敷モルタル 1:3	JIS A5372より $0.190 \times 0.030 \times 10 = 0.1$	0.1 m ³
碎石基礎 再生碎石径40mm以下, t=10cm	JIS A5372より $0.39 \times 10 = 3.9$	3.9 m ²
側溝蓋 U字溝 180用	$10 / 1.0 = 10$	10 枚

数量集計表

種 別：排水対策工

規格：

[illegible]

一般計算書

種 別：排水対策工

6い管工第9号	算 式 / 図	数 量
根拠図	<p style="text-align: center;">平 面 図</p>	
排水対策工	根拠図より N=6箇所	6 箇所
切り欠き	根拠図より N1=2箇所	2 箇所

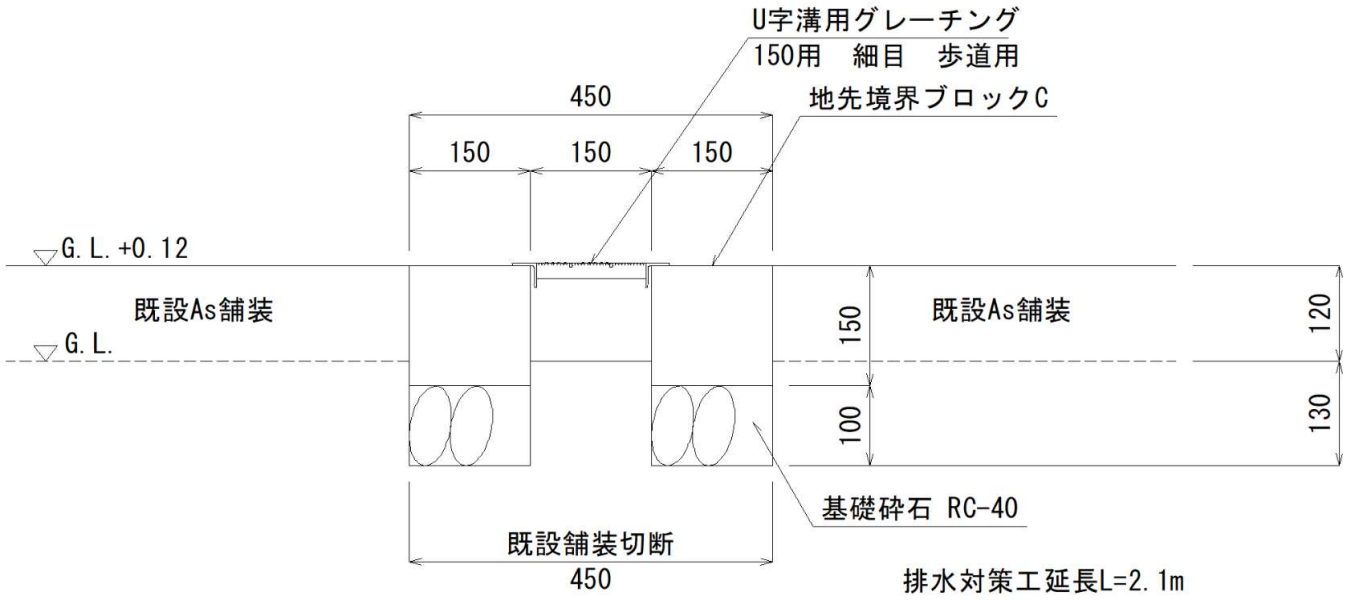
単位数量計算書

細 別：排水対策工
規 格：

1.00 箇所当り

6い管工第9号

断 面 図



材料／規格	算 式	数 量
床掘 14K	略図より $0.45 \times 0.13 \times 2.1 = 0.12$	0.1 m3
埋戻	略図より $0.12 - 0.15 \times 2 \times 0.13 \times 2.1 = 0.04$	0.04 m3
床均 T	略図より $0.15 \times 2 \times 2.1 = 0.63$	0.6 m2
残土処理	土量の変化率(C)=0.90(土砂) $0.12 - 0.04 \times 0.90 = 0.08$	0.1 m3
舗装版切断工 t=120mm想定	$2.1 \times 2 = 4.2$	4.2 m
舗装版破碎工 t=120mm想定	$0.45 \times 2.1 = 0.95$	1.0 m2
地先境界ブロック C 150x150x600	$2.1 \times 2 = 4.2$	4.2 m

單位數量計算書

細 別：排水対策工
規 格：

1.00 箇所当り

材 料 / 規 格	算 式	数 量
側溝蓋 U字溝 150用	$2.1 / 1.0 = 2$	2 枚
再生碎石 RC-40	$0.1 \times 0.15 \times 2.1 \times 2 = 0.06$	0.1 m3

單位數量計算書

細 別：切り欠き
規 格：

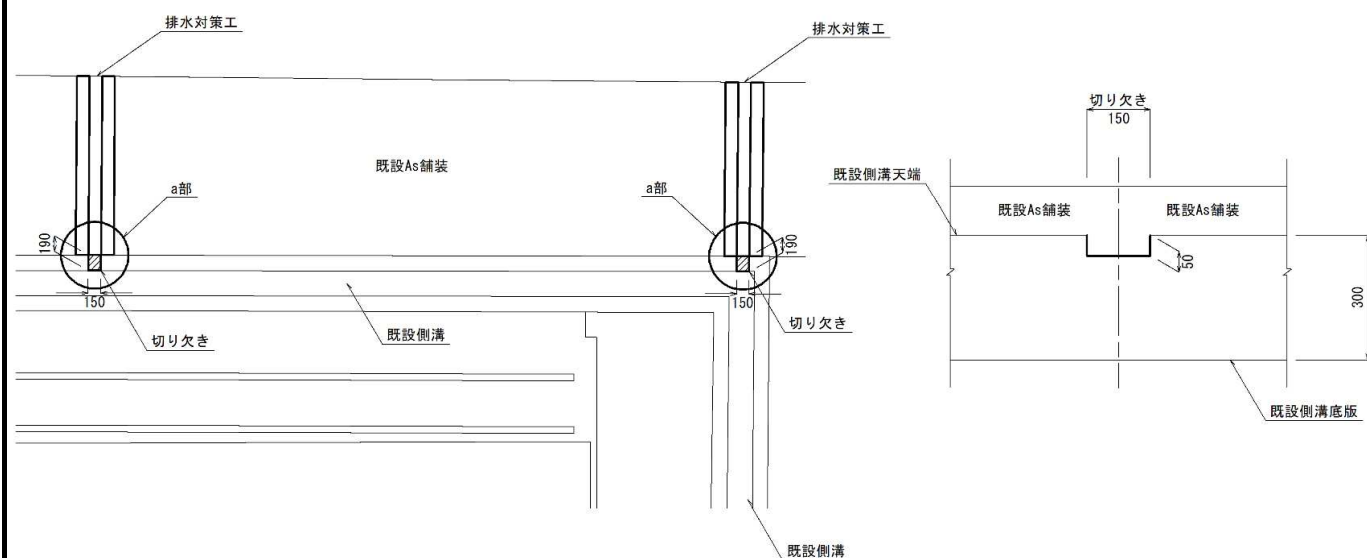
1.00 箇所当り

6い、管工第9号

切り欠き詳細図
a部

平面图 S=1:50

断面图 S=1:10



材料／規格	算 式	数 量
カッター目地 t=50mm	略図より $0.050 \times 4 + 0.150 \times 2 + 0.190 \times 2 = 0.88$	0.9 m
はつり工	略図より $0.050 \times 0.150 \times 0.190 = 0.001$	0.001 m ³

数量集計表

種別：東屋
規格：[illegible]

一般計算書

種 別：東屋

6い管工第9号

全体平面図 §1:250



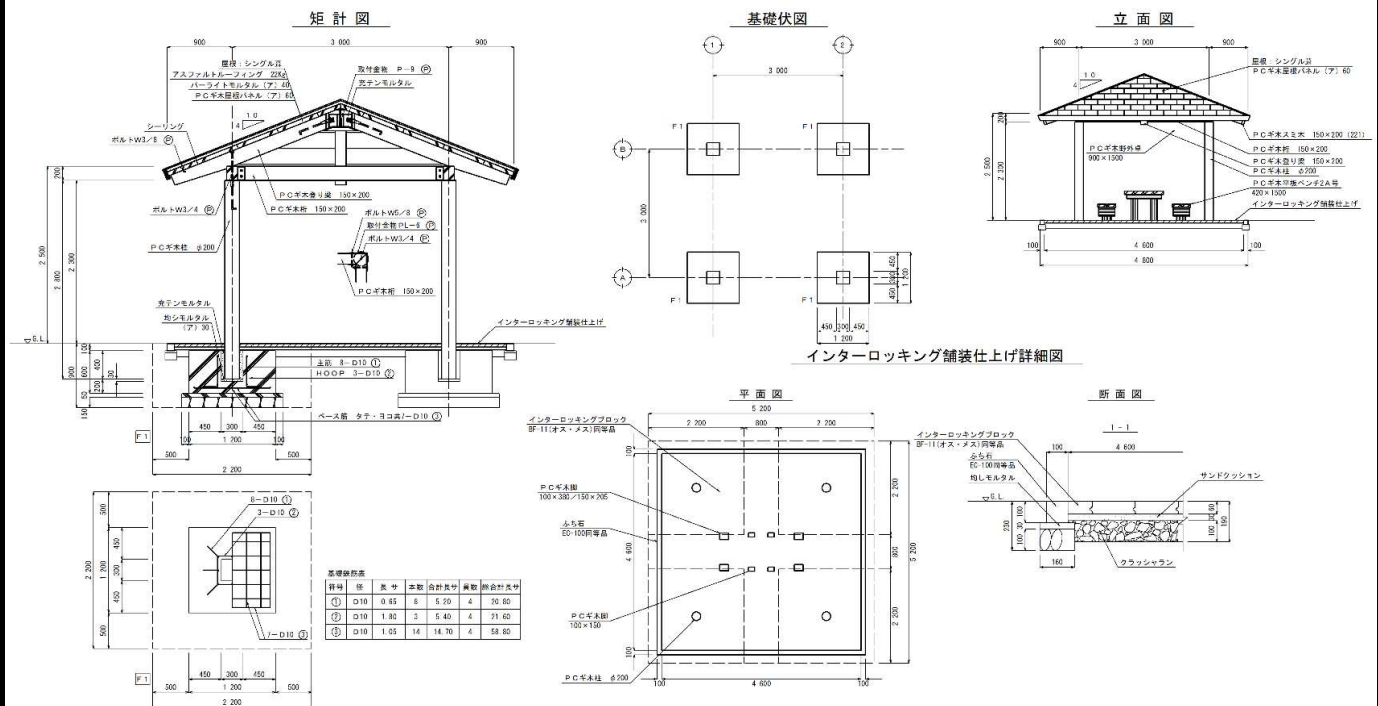
一般計算書

種 別：東屋

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
東屋 PCギ木東屋3型G30 N同等品	根拠図より N=1基	1 基

6ㇿ管工第9号

PCギ木東屋3型G30N



材料／規格	算 式	数 量
東屋 PCギ木東屋 3 型G3 ON	N=1基	1 基
東屋(据付費)	N=1基	1 式
東屋(付帯工)	N=1基	1 式
床掘 14K	略図より $0.900 \times 2.200 \times 2.200 \times 4 = 17.4$ $0.450 \times 5.200 \times 0.800 = 1.9$ $0.450 \times (2.200 + 2.200) \times 0.800 = 1.6$ $17.4 + 1.9 + 1.6 = 20.9$	20.9 m3

単位数量計算書

細 別：東屋
規 格：PCギ木東屋3型G30N同等品

1.00 基当り

材料／規格	算 式	数 量
埋戻	略図より 東屋 $1.400 \times 1.400 \times 0.150 \times 4 = 1.18$ $1.400 \times 1.400 \times 0.050 \times 4 = 0.39$ $1.200 \times 1.200 \times 0.600 \times 4 = 3.46$ $(0.200/2)^2 \times \pi \times 0.100 \times 4 = 0.01$ テーブルベンチセット単位数量計算書略図より テーブル $0.350 \times 0.850 \times 0.100 \times 2 = 0.06$ $0.350 \times 0.850 \times 0.050 \times 2 = 0.03$ $0.250 \times 0.750 \times 0.210 \times 2 = 0.08$ $0.100 \times 0.150 \times 0.090 \times 4 = 0.01$ ベンチ $0.400 \times 0.500 \times 0.100 \times 4 = 0.08$ $0.400 \times 0.500 \times 0.050 \times 4 = 0.04$ $0.300 \times 0.400 \times 0.110 \times 4 = 0.05$ $0.150 \times 0.205 \times 0.090 \times 4 = 0.01$ $20.9 - (1.18 + 0.39 + 3.46 + 0.01 + 0.06 + 0.03 + 0.08 + 0.01 + 0.08 + 0.04 + 0.05 + 0.01) = 15.50$	15.5 m3
残土処理	土量の変化率(C)=0.90(土砂) $20.9 - 15.50 \times 0.90 = 7.0$	7.0 m3
栗石 径50～150mm	略図より $1.400 \times 1.400 \times 0.150 \times 4 = 1.2$	1.2 m3
均しコンクリート	略図より $1.400 \times 1.400 \times 0.050 \times 4 = 0.4$	0.4 m3
コンクリート工	略図より $1.200 \times 1.200 \times 0.600 \times 4 - 0.3 \times 0.3 \times 0.43 \times 4 = 3.3$	3.3 m3
型枠	略図より $(1.200 \times 0.600 \times 2 + 1.200 \times 0.600 \times 2 + 0.3 \times 0.43 \times 4 + 0.3 \times 0.3) \times 4 = 13.9$	13.9 m2
鉄筋 SD345, D10	略図より $L = 20.80 + 21.60 + 58.80$ 単位質量(D10)=0.56kg/m $101.2 \times 0.56 = 56.7$	56.7 kg
充填モルタル	略図より $(0.3 \times 0.3 \times 0.4 - (0.200/2)^2 \times \pi \times 0.4) \times 4 = 0.1$	0.1 m3

単位数量計算書

細 別：東屋
規 格：PCギ木東屋3型G30N同等品

1.00 基当り

材料／規格	算 式	数 量
均しモルタル	略図より $0.3 \times 0.3 \times 0.03 \times 4 = 0.01$	0.01 m3
インターロッキング 厚み6cm	略図より $4.6 \times 4.6 = 21.16$ 【控除】 $(0.200/2)^2 \times \pi \times 4 = 0.13$ $0.150 \times 0.205 \times 4 = 0.12$ $0.100 \times 0.150 \times 4 = 0.06$ $21.16 - (0.13 + 0.12 + 0.06) = 20.85$	20.85 m2
サンドクッション	略図より $4.6 \times 4.6 \times 0.030 = 0.63$	0.6 m2
クラッシュラン	略図より $4.6 \times 4.6 \times 0.100 = 2.12$ 【控除】 $0.090 \times 0.030 \times 4.6 \times 2 = 0.02$ $0.090 \times 0.030 \times (4.6 - 0.03 - 0.03) \times 2 = 0.02$ $2.12 - (0.02 + 0.02) = 2.08$	2.1 m2
ふち石 EC-100同等品	略図より $4.8 \times 4 = 19.2$	19.2 m
均しモルタル	略図より $0.030 \times 0.160 \times (4.8 + 0.06) \times 2 = 0.05$ $0.030 \times 0.160 \times (4.6 - 0.06) \times 2 = 0.04$ $0.05 + 0.04 = 0.09$	0.1 m3
再生砕石 RC-40	略図より $0.100 \times 0.160 \times (4.8 + 0.06) \times 2 = 0.2$ $0.100 \times 0.160 \times (4.6 - 0.06) \times 2 = 0.1$ $0.2 + 0.1 = 0.3$	0.3 m3

数量集計表

種 別：テーブルベンチセット

規格：

[illegible]

一般計算書

種別：テーブルベンチセット

6ㇿ管工第9号



一般計算書

種別：テーブルベンチセット

細別／規格	算 式 / 図	数 量
テーブルベンチセ ット PCギ木テーブルベ ンチセット4号同 等品	根拠図より N=1基	1 基

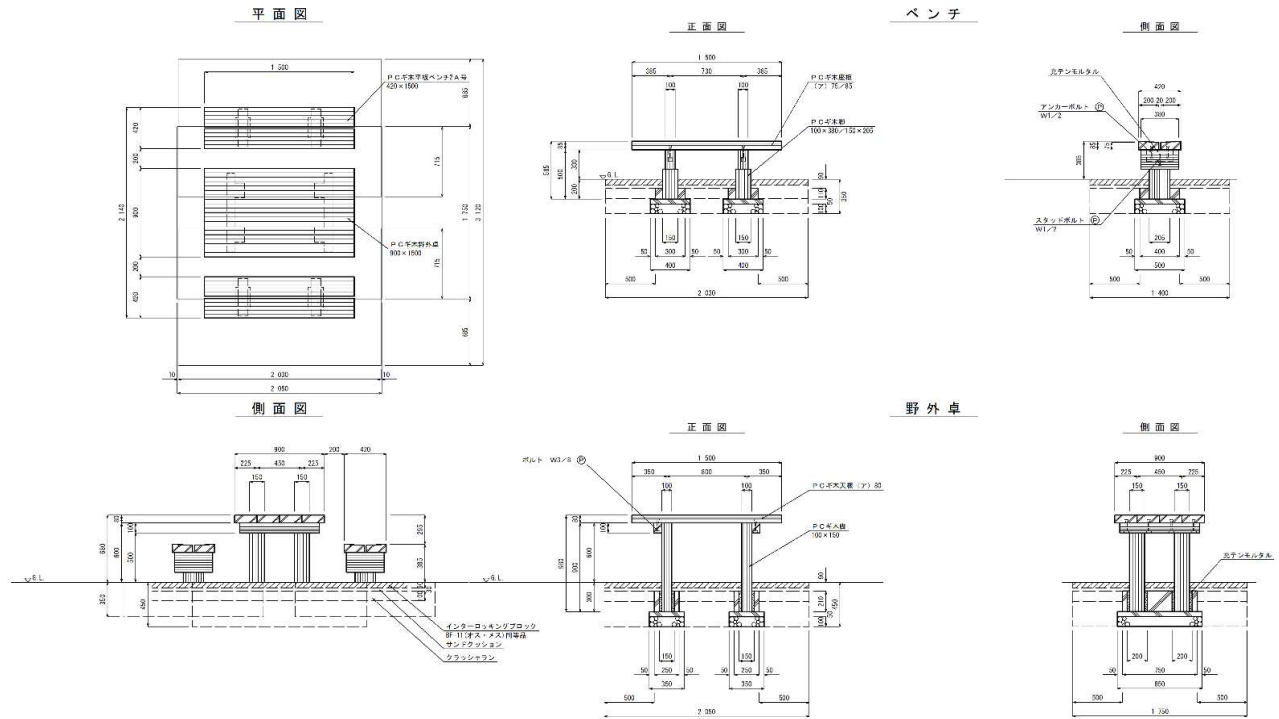
単位数量計算書

細別：テーブルベンチセット
規格：PCギ木テーブルベンチセット4号同等品

1 基当り

6い管工第9号

PCギ木テーブルセット4号



材料／規格	算 式	数 量
テーブル	略図より N1=1基	1 基
ベンチ	略図より N2=2基	2 基
普通作業員 据付費	見積より=1.37人	1.37 人
付帯工 テーブル・ベンチ セット	N1=1基	1.0 式
床掘 14K	東屋に計上	24.3 m3
埋戻	東屋に計上	18.9 m3

単位数量計算書

細 別：テーブルベンチセット
規 格：PCギ木テーブルベンチセット4号同等品

1 基当り

材料／規格	算 式	数 量
残土処理	東屋に計上	7.3 m3
クラッシュラン C-40径40mm以下	略図より テーブル $0.350 \times 0.850 \times 0.100 \times 2 = 0.06$ ベンチ $0.400 \times 0.500 \times 0.100 \times 4 = 0.08$ $0.06 + 0.08 = 0.14$	0.1 m3
均しコンクリート	略図より テーブル $0.350 \times 0.850 \times 0.050 \times 2 = 0.03$ ベンチ $0.400 \times 0.500 \times 0.050 \times 4 = 0.04$ $0.03 + 0.04 = 0.07$	0.1 m3
コンクリート工	略図より テーブル $0.250 \times 0.750 \times 0.210 \times 2 = 0.08$ ベンチ $0.300 \times 0.400 \times 0.110 \times 4 = 0.05$ $0.08 + 0.05 - 0.150 \times (0.200 + 0.200) \times 0.210 \times 2 - 0.150 \times 0.205 \times 0.110 \times 4 = 0.09$	0.1 m3
型枠	略図より テーブル $(0.250 \times 0.210 \times 2 + 0.750 \times 0.210 \times 2) \times 2 = 0.8$ $(0.150 \times 0.210 \times 2 \times 2 + 0.200 \times 0.210 \times 2 \times 2) \times 2 = 0.6$ ベンチ $(0.300 \times 0.110 \times 2 + 0.400 \times 0.100 \times 2) \times 4 = 0.6$ $(0.150 \times 0.110 \times 2 + 0.205 \times 0.110 \times 2) \times 4 = 0.3$ $0.8 + 0.6 + 0.6 + 0.3 = 2.3$	2.3 m2
充填モルタル	略図より $0.150 \times 0.210 \times 0.200 \times 2 \times 2 = 0.03$ 控除 $0.100 \times 0.210 \times 0.150 \times 2 \times 2 = 0.01$ $0.03 - 0.01 = 0.02$	0.02 m3

数量集計表

種 別：防災ベンチ

規格：

[illegible]

一般計算書

種 別：防災ベンチ

6い管工第9号

全体平面図 S=1:250



一般計算書

種 別：防災ベンチ

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
かまどベンチ BB001B-SM-H1-CK 同等品	根拠図より N=3台	3 台

細 別：かまどベンチ
規 格：BB001B-SM-H1-CK同等品

材料／規格	算 式	数 量
かまどベンチ BB001B-SM-H1-CK	略図より N=1基	1 基
床掘 14K	略図より $2.354 \times 1.300 \times 0.300 = 0.9$	0.9 m ³
埋戻	略図より $0.300 \times 0.400 \times 0.100 \times 2 = 0.024$ $0.200 \times 0.300 \times 0.200 \times 2 = 0.024$ $0.9 - (0.024 + 0.024) = 0.852$	0.9 m ³
残土処理	土量の変化率(C)=0.90(土砂) $0.9 - 0.852 \times 0.90 = 0.13$	0.1 m ³
クラッシュラン C-40径40mm以下	略図より $0.300 \times 0.400 \times 0.100 \times 2 = 0.024$	0.02 m ³
コンクリート工	略図より $0.200 \times 0.300 \times 0.200 \times 2 = 0.024$	0.02 m ³

單位數量計算書

細 別：かまどベンチ
規 格：BB001B-SM-H1-CK同等品

1.00 基当り

材料／規格	算 式	数 量
型枠	略図より $(0.200 \times 0.200 \times 2 + 0.300 \times 0.200 \times 2) \times 2 = 0.4$	0.4 m2
組立据付費 かまどベンチ	略図より N1=1基	1.0 式

数量集計表

種 別：公園遊具

規格：

[illegible]

一般計算書

種 別：公園遊具

6い管工第9号

全体平面図 S:1/250

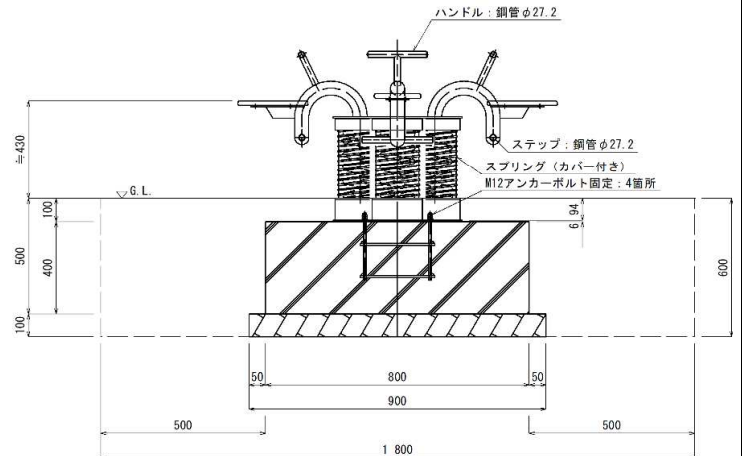


一般計算書

種 別：公園遊具

細別／規格	算式／図	数 量
スプリングシーソー I-303同等品	根拠図より N=1基	1 基

1.00 基当り



材料／規格	算 式	数 量
スプリングシーソー I-303	N=1基	1 基
据付費 スプリングシーソー	N=1基	1.0 式
埋戻 床掘 14K	略図より $1.800 \times 1.800 \times 0.600 = 1.9$	1.9 m3
埋戻	略図より $0.900 \times 0.900 \times 0.100 = 0.081$ $0.800 \times 0.800 \times 0.400 = 0.256$ $0.391 \times 0.391 \times 0.006 = 0.001$ $0.379 \times 0.379 \times 0.094 = 0.014$ $1.9 - (0.081 + 0.256 + 0.001 + 0.014) = 1.548$	1.5 m3
残土処理	土量の変化率(C)=0.90(土砂) $1.9 - 1.548 \times 0.90 = 0.51$	0.5 m3
クラッシャラン C-40径40mm以下	略図より $0.900 \times 0.900 \times 0.100 = 0.08$	0.1 m3

單位數量計算書

細 別：スプリングシーソー
規 格：I-303同等品

1.00 基当り

材料／規格	算 式	数 量
コンクリート工	略図より $0.800 \times 0.800 \times 0.400 = 0.3$	0.3 m3
型枠	略図より $0.800 \times 0.400 \times 2 + 0.800 \times 0.400 \times 2 = 1.28$	1.3 m2
アンカーボルト M12	略図より アンカーボルト=4箇所 諸雑費に含む。	4 箇所

数量集計表

種 別：防災備蓄倉庫
規 格：

[illegible]

種 別：防災備蓄倉庫

全体平面図 S=1:250



一般計算書

種 別：防災備蓄倉庫

細別／規格	算 式 / 図	数 量
防災備蓄倉庫 ND-4422同等品	根拠図より N=1基	1 基

単位数量計算書

細 別：防災備蓄倉庫
規 格：ND-4422同等品

1.00 基当り

6い管工第9号		
<div><div><p>ND-4422</p><p>平面図</p></div><div><p>正面断面図</p></div><div><p>側面断面図</p></div></div>		
材料／規格	算 式	数 量
防災備蓄倉庫 ND-4422	N=1基	1 基
アンカーボルトセ ット φ9-6本 組立費	略図より アンカーボルトセット=6本	6 本
防災備蓄倉庫	N=1基	1 式
布基礎工	略図より $(4.415+2.290) \times 2=13.4$	13.4 m
束石 390x190x100	略図より 束石=10枚	10 枚
床掘	略図より $3.290 \times 5.415 \times 0.250 - 0.940 \times 3.175 \times 0.250=3.71$	3.7 m3

単位数量計算書

細 別：防災備蓄倉庫
規 格：ND-4422同等品

1.00 基当り

材 料 / 規 格	算 式	数 量
埋戻	略図より $0.120 \times 4.415 \times 0.100 + 0.230 \times 4.415 \times 0.100 + 0.120 \times 1.940 \times 0.100 \times 2 = 0.20$ $0.200 \times (4.415 + 0.040 + 0.040) \times 0.050 + 0.320 \times (4.415 + 0.045 + 0.045) \times 0.050 + 0.200 \times 1.940 \times 0.050 \times 2 = 0.16$ $0.250 \times (4.415 + 0.065 + 0.065) \times 0.100 + 0.370 \times (4.415 + 0.070 + 0.070) \times 0.100 + 0.250 \times 1.940 \times 0.100 \times 2 = 0.38$ $0.20 + 0.16 + 0.38 = 0.74$	0.7 m3
残土処理	土量の変化率(C)=0.90(土砂) $3.71 - 0.74 \times 0.90 = 3.04$	3.0 m3

数量集計表

種 別：構造物取壊し工

規格：

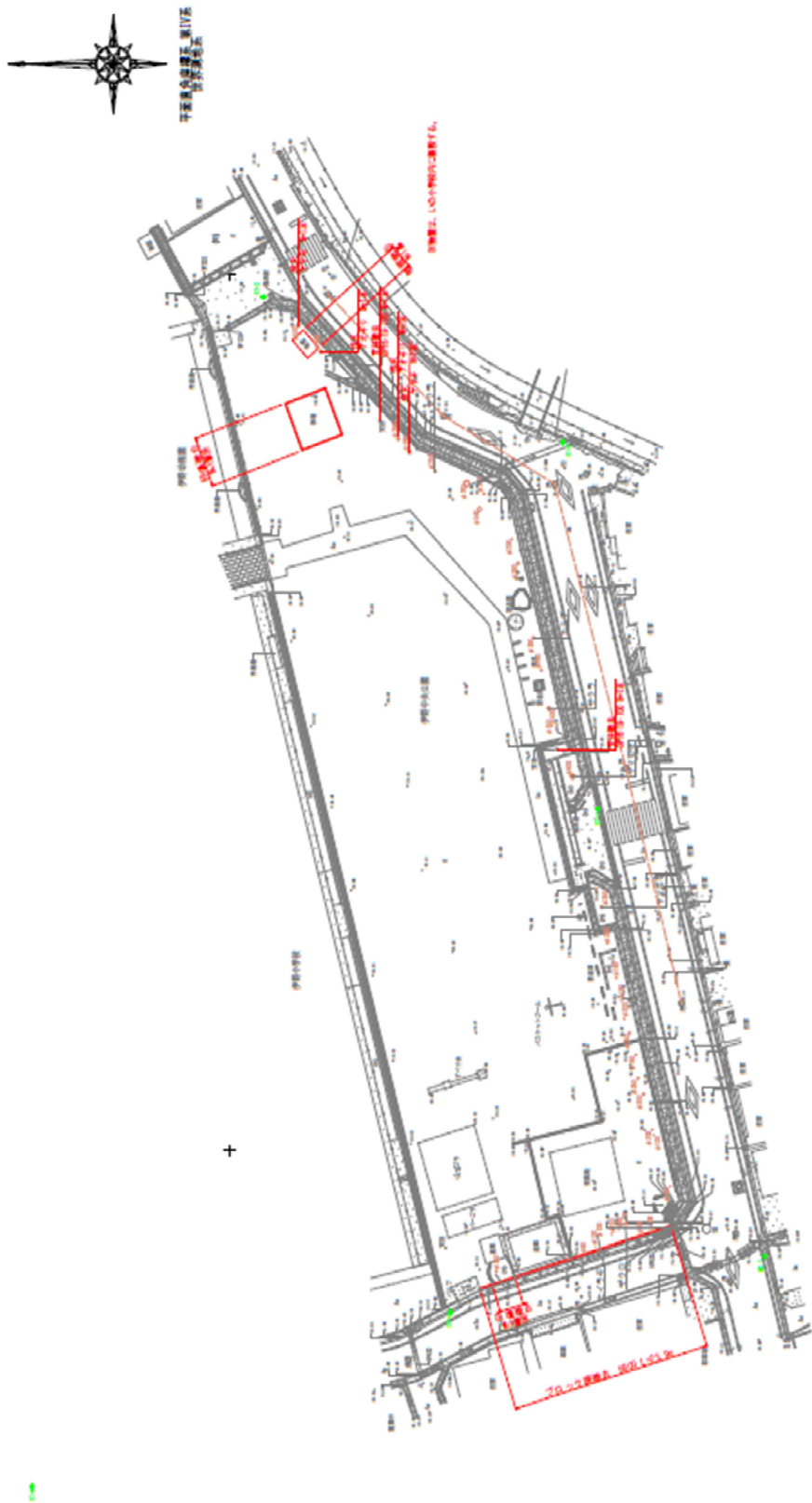
[illegible]

一般計算書

種 別：構造物取壊し工

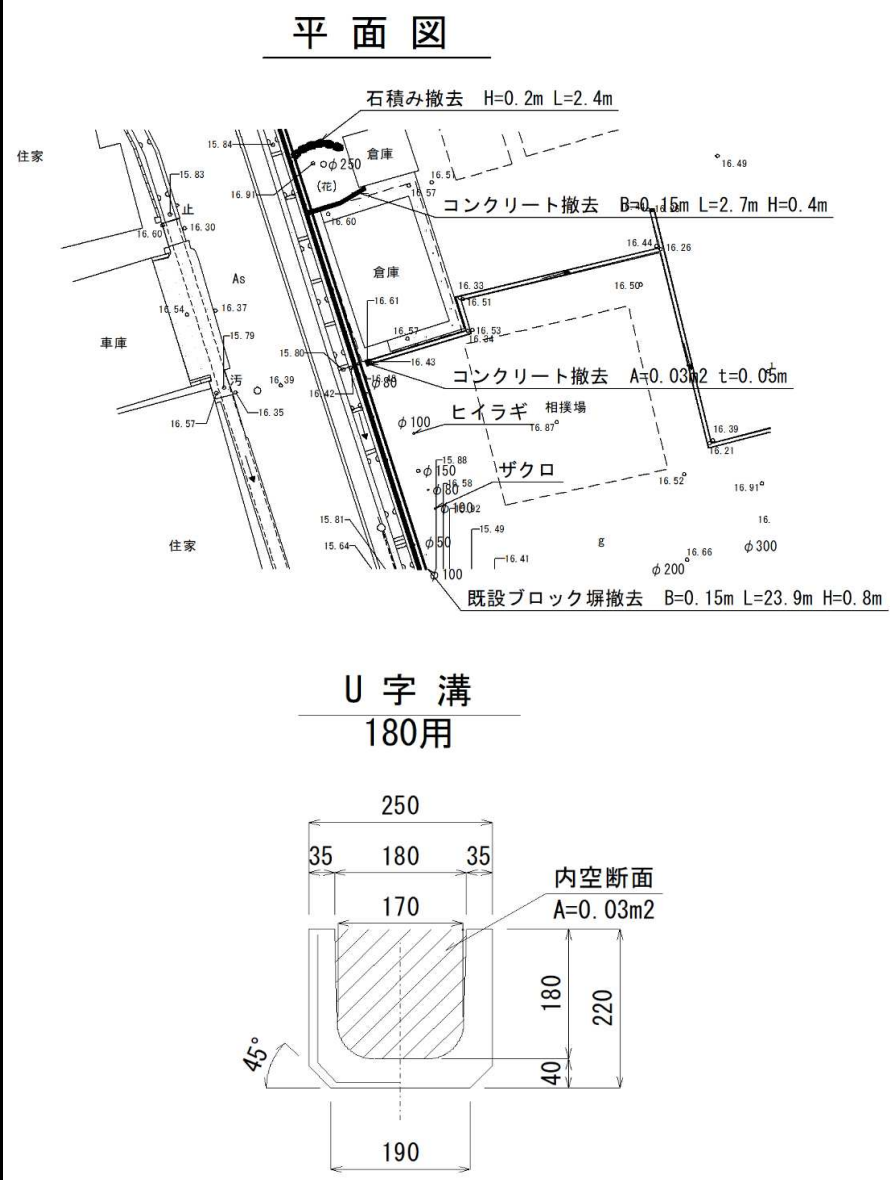
6い管工第9号

撤去図 8:1/250



一般計算書

種 別：構造物取壊し工

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
根拠図	<p>平面図</p>  <p>U 字 溝 180用</p> <p>内空断面 A=0.03m²</p>	
ブロック塀 H800	根拠図より ブロック塀撤去= 23.9=ブロック塀	23.9 m
花壇 H200	根拠図より 花壇撤去= 1=花壇	1 箇所
砂場撤去 5.2x5.8	根拠図より 砂場撤去= 1=砂場	1 箇所
物置 B2.8xD1.8xH2.0	根拠図より 物置撤去= 1=物置	1 基

一般計算書

種 別：構造物取壊し工

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量																				
支柱 CP16-19-700	根拠図より 支柱撤去= 2=支柱	2 本																				
樹木伐採	<div>樹木伐採数量表一式</div> <table><tr><th>名 称</th><th>単位</th><th>数 量</th><th>摘 要</th></tr><tr><td>アオギリ</td><td>本</td><td>1</td><td></td></tr><tr><td>アオギリ</td><td>本</td><td>1</td><td></td></tr><tr><td>ケヤキ</td><td>本</td><td>1</td><td></td></tr><tr><td>ケヤキ</td><td>本</td><td>1</td><td></td></tr></table> <div>N=4本</div>	名 称	単位	数 量	摘 要	アオギリ	本	1		アオギリ	本	1		ケヤキ	本	1		ケヤキ	本	1		4 本
名 称	単位	数 量	摘 要																			
アオギリ	本	1																				
アオギリ	本	1																				
ケヤキ	本	1																				
ケヤキ	本	1																				
コンクリート構造 物取壊し 無筋構造物	根拠図より ブロック塀撤去① 0.15×0.8×23.9=2.868 ブロック塀撤去(花壇)② 0.15×0.4×2.7=0.162 コンクリート壁(既設側溝)① 0.03×0.05=0.002 合計=2.868+0.162+0.002=3.032	3.0 m3																				
石積取壊し 粒径600mm想定	根拠図より 石積取壊し(花壇) 0.2×2.4=0.5	0.5 m2																				

一般計算書

種 別：構造物取壊し工

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量

数量集計表

種 別：殼運搬

規格：

[illegible]

一般計算書

種 別：殻運搬
ブロック：構造物取壊し工
区 分：

6い管工第9号	算 式 / 図	数 量
殻運搬 無筋コンクリート , 機械積込, DID区 間無し, 運搬距離 : 3.3km以下	断面修復工に計上した体積 V1=0.01 排水対策工に計上した体積 V2=0.003 構造物取壊し工に計上した体積 V3=3.033 $0.01+0.003+3.033=3.05$	 3.1 m3
殻処分 無筋コンクリート 処分量	殻運搬(無筋コンクリート)数量より	 3.1 m3
殻運搬 舗装版破碎, 機械 積込(小規模), DID 区間無し, 運搬距 離: 3.5km以下	排水対策工より 舗装面積 A1=5.7m ² 既設舗装厚 t=120mm $5.7 \times 0.12 = 0.68$	 0.7 m3
殻処分 As処分量	殻運搬(舗装版)数量より	 0.7 m3

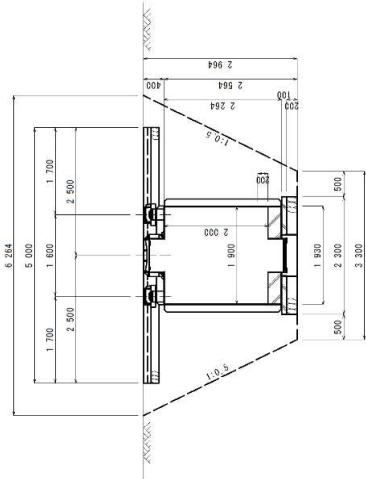
数量集計表

種 別：作業土工
規 格：[illegible]

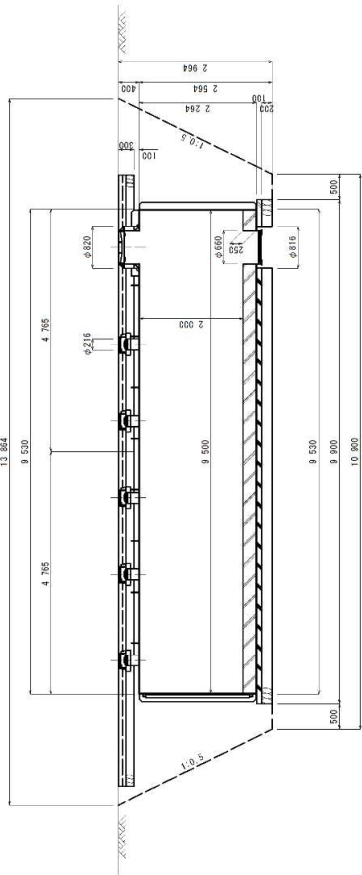
一般計算書

種別：作業土工
ブロック：作業土工
区分：

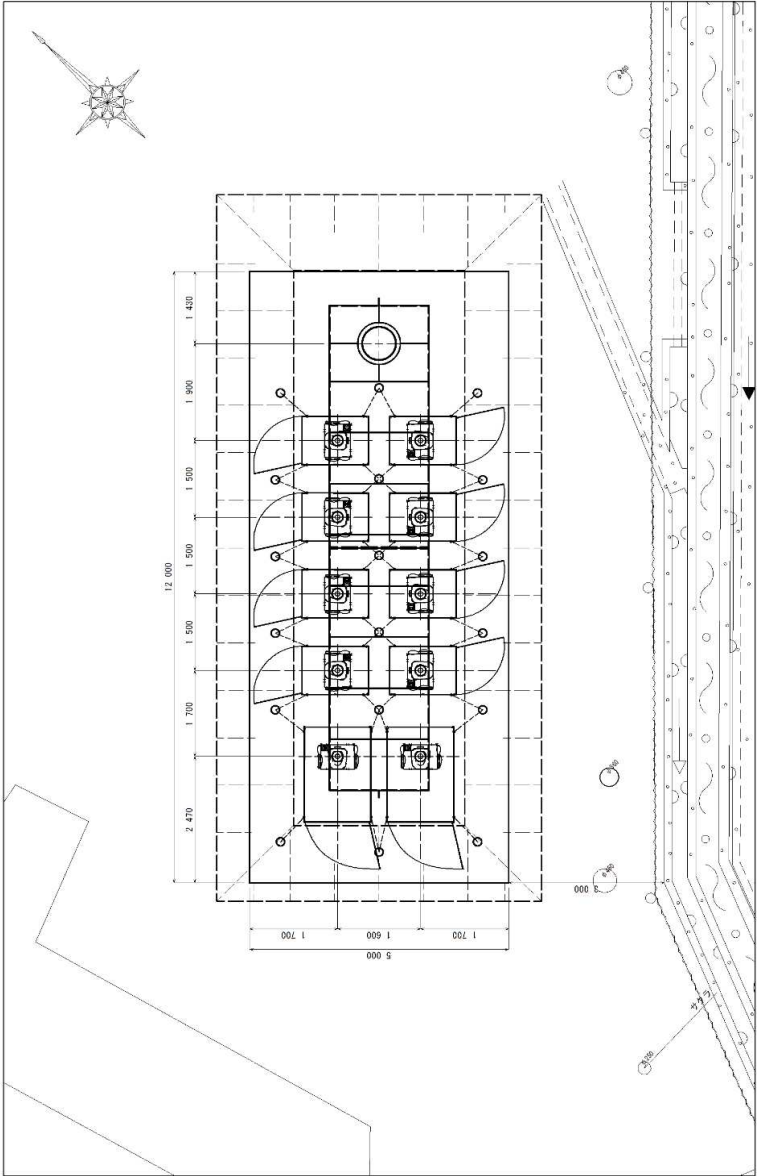
断面図



側面図



平面図



一般計算書

種 別：作業土工
ブ ロ ッ ク：作業土工
区 分：

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
床掘 14K	貯留槽作業土工 $1/2 \times (13.86 \times 6.26 + 10.90 \times 3.30) \times 2.96 = 181.65$	181.7 m3
埋戻 B4-B	貯留槽 $9.53 \times 1.93 \times 2.26 = 41.57$ 砕石基礎, 基礎コンクリート $9.90 \times 2.30 \times (0.10 + 0.20) = 6.83$ 点検孔 $1/4 \times 0.82^2 \times \pi \times 0.10 = 0.05$ 流入孔 $1/4 \times 0.22^2 \times \pi \times 0.10 \times 10 = 0.04$ 砕石基礎, コンクリート床版 $12.00 \times 5.00 \times 0.30 = 18.00$ $181.65 - (41.57 + 6.83 + 0.05 + 0.04 + 18.00) = 115.16$	115.2 m3
基面整正	$9.90 \times 2.30 = 22.77$	22.8 m2

数量集計表

種 別：汚水貯留槽
規 格：

6ⅴ管工第9号 細 別	規 格	単位	汚水貯留槽						合 計	摘 要
碎石基礎	再生碎石径40mm以下, t=20cm	m2	22.6						22.6	
基礎コンクリート	$\sigma_{ck} \geq 18N/mm^2$	m3	2.3						2.3	
基礎コンクリート 型枠		m2	2.4						2.4	
コンクリート	$\sigma_{ck} \geq 18N/mm^2$	m3	4.4						4.4	
汚水貯留槽	鋼製貯留槽(ボックスカルバート型), 1900×2250×9500	基	1						1	
現場溶接工		m	27.5						27.5	
現場塗装工	内面塗装工, エポキシ樹脂系塗料	m2	2.7						2.7	
	外面塗装工, 変性エポキシ樹脂系塗料	m2	1.3						1.3	
電気防蝕用マグネシウム陽極棒	MAGNAP-2 M-56R200型(同等品)	本	10						10	
点検孔	φ 660, T-8	箇所	1						1	

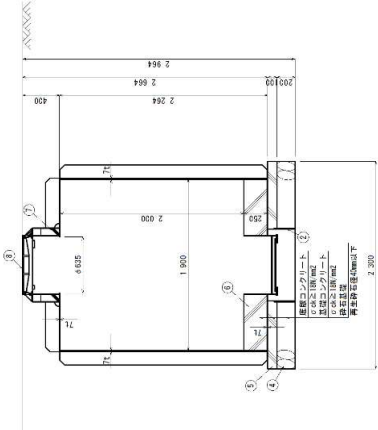
数量集計表

種 別：汚水貯留槽
規 格：[illegible]

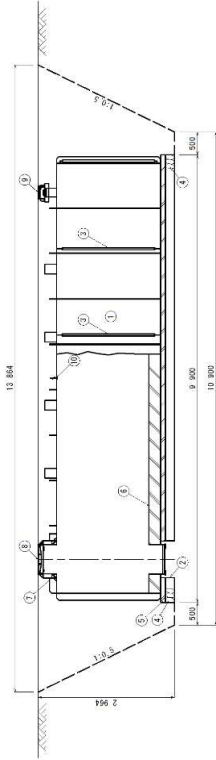
一般計算書

種別：汚水貯留槽
ブロック：汚水貯留槽
区分：

完成断面図



組立立面図



名称	仕上	家	単位
内部コンクリート	エポキシ樹脂系塗料	250μm	
外部コンクリート	エポキシ樹脂系塗料	250μm	
底上げ	セコテラ上げ		
内部鉄筋	コーキング（鉄筋シリコン樹脂系）		

総重量 6071.8 kg

① 本体(頂版)平面図

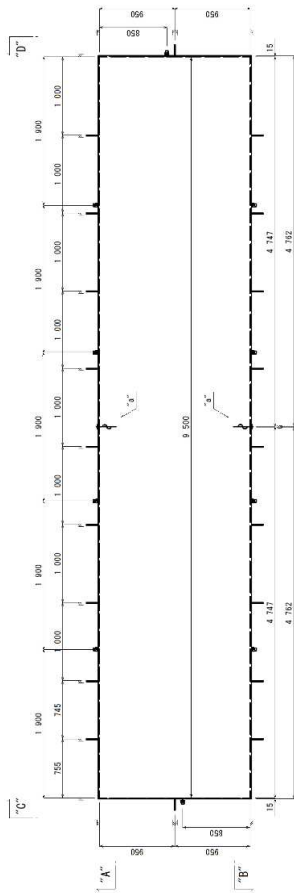
材料	数量	単位	重量	備考
①b コーキング				
② 底版コンクリート	10	m ²		
③ 側壁コンクリート	18.825	m ²		
④ 底版コンクリート	18.825	m ²		
⑤ 側壁コンクリート	18.825	m ²		
⑥ 底版コンクリート	18.825	m ²		
⑦ 側壁コンクリート	18.825	m ²		
⑧ 底版コンクリート	18.825	m ²		
⑨ 側壁コンクリート	18.825	m ²		
⑩ 底版コンクリート	18.825	m ²		
⑪ 側壁コンクリート	18.825	m ²		
⑫ 底版コンクリート	18.825	m ²		
⑬ 側壁コンクリート	18.825	m ²		
⑭ 底版コンクリート	18.825	m ²		
⑮ 側壁コンクリート	18.825	m ²		
⑯ 底版コンクリート	18.825	m ²		
⑰ 側壁コンクリート	18.825	m ²		
⑱ 底版コンクリート	18.825	m ²		
⑲ 側壁コンクリート	18.825	m ²		
⑳ 底版コンクリート	18.825	m ²		
㉑ 側壁コンクリート	18.825	m ²		
㉒ 底版コンクリート	18.825	m ²		
㉓ 側壁コンクリート	18.825	m ²		
㉔ 底版コンクリート	18.825	m ²		
㉕ 側壁コンクリート	18.825	m ²		
㉖ 底版コンクリート	18.825	m ²		
㉗ 側壁コンクリート	18.825	m ²		
㉘ 底版コンクリート	18.825	m ²		
㉙ 側壁コンクリート	18.825	m ²		
㉚ 底版コンクリート	18.825	m ²		
㉛ 側壁コンクリート	18.825	m ²		
㉜ 底版コンクリート	18.825	m ²		
㉝ 側壁コンクリート	18.825	m ²		
㉞ 底版コンクリート	18.825	m ²		
㉟ 側壁コンクリート	18.825	m ²		
㊱ 底版コンクリート	18.825	m ²		
㊲ 側壁コンクリート	18.825	m ²		
㊳ 底版コンクリート	18.825	m ²		
㊴ 側壁コンクリート	18.825	m ²		
㊵ 底版コンクリート	18.825	m ²		
㊶ 側壁コンクリート	18.825	m ²		
㊷ 底版コンクリート	18.825	m ²		
㊸ 側壁コンクリート	18.825	m ²		
㊹ 底版コンクリート	18.825	m ²		
㊺ 側壁コンクリート	18.825	m ²		
㊻ 底版コンクリート	18.825	m ²		
㊼ 側壁コンクリート	18.825	m ²		
㊽ 底版コンクリート	18.825	m ²		
㊾ 側壁コンクリート	18.825	m ²		
㊿ 底版コンクリート	18.825	m ²		

① 基礎平面図

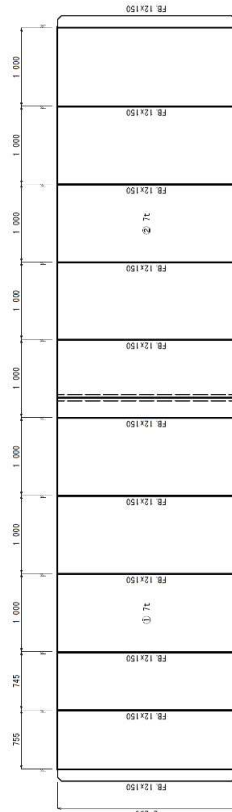


種別：汚水貯留槽
ブロック：汚水貯留槽
区分：

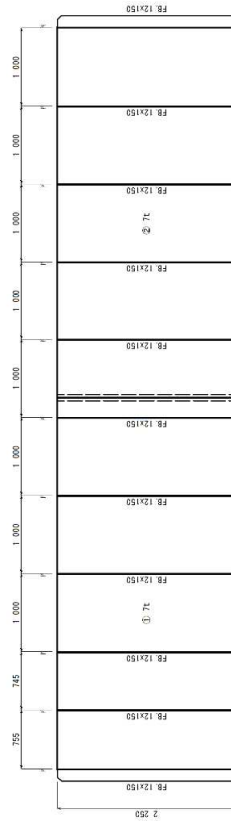
① 本体側版組立平面図



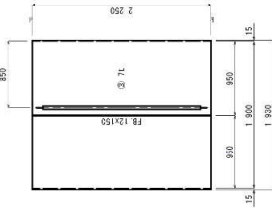
“A”断面



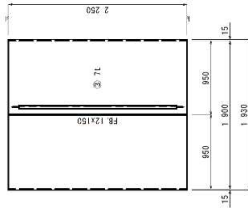
“B”断面



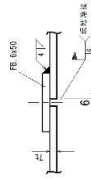
"C"断面



“D”断面



"a"詳細



總質量	3477.0 kg
-----	-----------

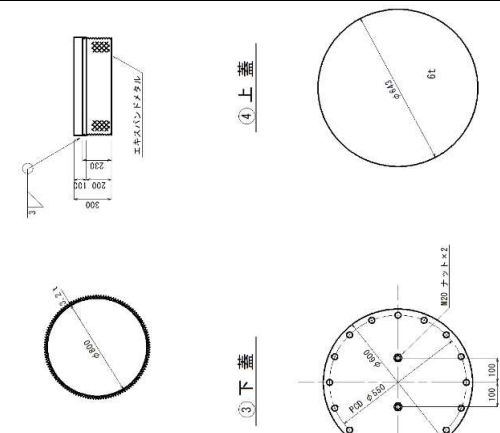
第一分割重量	①+③	1706.8kg
第二分割重量	②+④	1770.2kg

[illegible]

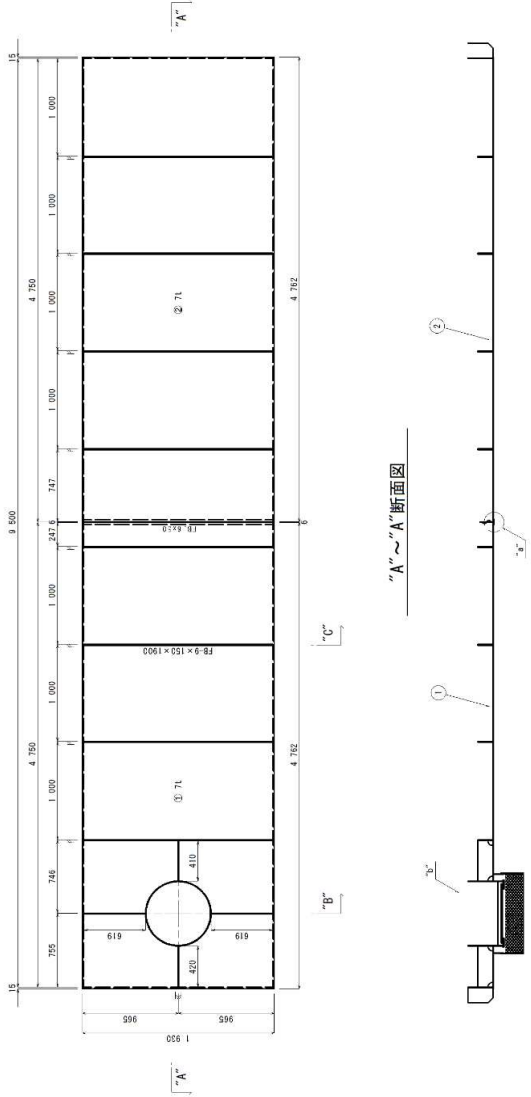
一般計算書

種別：汚水貯留槽
ブロック分：汚水貯留槽

⑥ 栗石止め詳細



① 本体(底版)組立平面図



総質量	1304.1 kg
第一分組質量 ①~③~④~⑤	649.2kg
第二分組質量 ②	579.4kg

材料名	仕様	数量	単位	質量(kg)	体積(m³)
⑦ バックン	PL-610-612	1	個	11.0	
⑥ 工字スチール	3.2x75x6.6	1	個	4.7	
⑤ ポルトナット	875x4.5	16	個	3.7	
④ 上蓋	PL-610-612	1	個	12.3	
③ ナット	875	2	個	0.3	
② 伸張材	FE-9x150x1900	4	個	74.4	
① ビット	PL-610-612	1	個	11.0	
⑧ 集水パイプ	φ150	1	個	11.0	
⑨ 集水パイプ	φ150	1	個	11.0	
⑩ 集水パイプ	φ150	1	個	11.0	
⑪ 集水パイプ	φ150	1	個	11.0	
⑫ 集水パイプ	φ150	1	個	11.0	
⑬ 集水パイプ	φ150	1	個	11.0	
⑭ 集水パイプ	φ150	1	個	11.0	
⑮ 集水パイプ	φ150	1	個	11.0	
⑯ 集水パイプ	φ150	1	個	11.0	
⑰ 集水パイプ	φ150	1	個	11.0	
⑱ 集水パイプ	φ150	1	個	11.0	
⑲ 集水パイプ	φ150	1	個	11.0	
⑳ 集水パイプ	φ150	1	個	11.0	
㉑ 集水パイプ	φ150	1	個	11.0	
㉒ 集水パイプ	φ150	1	個	11.0	
㉓ 集水パイプ	φ150	1	個	11.0	
㉔ 集水パイプ	φ150	1	個	11.0	
㉕ 集水パイプ	φ150	1	個	11.0	
㉖ 集水パイプ	φ150	1	個	11.0	
㉗ 集水パイプ	φ150	1	個	11.0	
㉘ 集水パイプ	φ150	1	個	11.0	
㉙ 集水パイプ	φ150	1	個	11.0	
㉚ 集水パイプ	φ150	1	個	11.0	
㉛ 集水パイプ	φ150	1	個	11.0	
㉜ 集水パイプ	φ150	1	個	11.0	
㉝ 集水パイプ	φ150	1	個	11.0	
㉞ 集水パイプ	φ150	1	個	11.0	
㉟ 集水パイプ	φ150	1	個	11.0	
㊱ 集水パイプ	φ150	1	個	11.0	
㊲ 集水パイプ	φ150	1	個	11.0	
㊳ 集水パイプ	φ150	1	個	11.0	
㊴ 集水パイプ	φ150	1	個	11.0	
㊵ 集水パイプ	φ150	1	個	11.0	
㊶ 集水パイプ	φ150	1	個	11.0	
㊷ 集水パイプ	φ150	1	個	11.0	
㊸ 集水パイプ	φ150	1	個	11.0	
㊹ 集水パイプ	φ150	1	個	11.0	
㊺ 集水パイプ	φ150	1	個	11.0	
㊻ 集水パイプ	φ150	1	個	11.0	
㊼ 集水パイプ	φ150	1	個	11.0	
㊽ 集水パイプ	φ150	1	個	11.0	
㊾ 集水パイプ	φ150	1	個	11.0	
㊿ 集水パイプ	φ150	1	個	11.0	

1) 特記の事項は全て図面 単位 m 断面面積は㎡とする

種別：汚水貯留槽
ブックス：汚水貯留槽
区分：



"a"詳細

“田”

"A"~"A"断面图

"D" "U"

“王”

“D”

總質量	1279.2 kg
-----	-----------

第一分區組	651.2kg
第二分區組	628.0kg

項目	品名	単位	数量		重量		備考
			個	kg	個	kg	
②	導入丸	50545	42x70	50P	0	8.1	48.6
	押付材	FL-1150A1000		1	4	16.6	74.4
③	標準丸	FR-1193D4742		50P	0	150.0	905.0
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
④	導入丸	200455	84x70	50P	4	8.1	32.4
	コーニング	PL 2.3x65201400		50P	1	6.6	6.6
⑤	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
⑥	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
⑦	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
⑧	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
⑨	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
⑩	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
⑪	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
⑫	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
⑬	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
⑭	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
⑮	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
⑯	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
⑰	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
⑱	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
⑲	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
⑳	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㉑	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㉒	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㉓	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㉔	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㉕	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㉖	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㉗	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㉘	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㉙	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㉚	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㉛	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㉜	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㉝	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㉞	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㉟	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㊱	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㊲	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㊳	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㊴	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㊵	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㊶	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㊷	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㊸	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㊹	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㊺	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㊻	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㊼	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㊽	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㊾	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㊿	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㉀	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㉁	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㉂	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㉃	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㉄	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㉅	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㉆	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㉇	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㉈	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㉉	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㊰	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㊱	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㊲	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㊳	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㊴	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㊵	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㊶	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㊷	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㊸	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㊹	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㊺	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㊻	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㊼	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㊽	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㊾	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㊿	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㉀	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㉁	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㉂	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㉃	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㉄	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㉅	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㉆	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㉇	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㉈	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㉉	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㊰	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㊱	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㊲	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㊳	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㊴	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㊵	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4	16.6	74.4
㊶	標準丸	FR-1150A1000		1	4	16.6	74.4
	押付材	FL-1193D4742		1	4		

一般計算書

種 別：汚水貯留槽
 ブロック：汚水貯留槽
 区 分：

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
碎石基礎 再生碎石径40mm以下, t=20cm	$9.900 \times 2.300 - 1/4 \times 0.816 / 2^2 \times \pi = 22.61$	22.6 m2
基礎コンクリート $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	$(9.900 \times 2.300 - 1/4 \times 0.816 / 2^2 \times \pi) \times 0.100 = 2.26$	2.3 m3
基礎コンクリート 型枠	$(9.900 + 2.300) \times 0.100 \times 2 = 2.44$	2.4 m2
コンクリート $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	$(9.500 \times 1.900 - 1/4 \times 0.660^2 \times \pi) \times 0.250 = 4.43$	4.4 m3
汚水貯留槽 鋼製貯留槽(ボックスカルバート型), 1900×2250×9500	根拠図より 総質量 6071.8kg	1 基
現場溶接工	下向き溶接 頂板部 $1.914 \times 2 \times 1.32$ (溶接換算)=5.1 底版部 $1.9 \times 2 \times 1.32$ (溶接換算)=5.0 立向き溶接 側板部 $4.528 \times 2 \times 1.92$ (溶接換算)=17.4 $5.1 + 5.0 + 17.4 = 27.5$	27.5 m
現場塗装工 内面塗装工, エポキシ樹脂系塗料	分割部 $(1.9 + (2.3 \times 2)) \times 0.2 = 1.30$ ピット部 $0.647 \times \pi \times 0.5 = 1.02$ $1/4 \times 0.647^2 \times \pi = 0.33$ $1.30 + 1.02 + 0.33 = 2.65$	2.7 m2
現場塗装工 外面塗装工, 変性エポキシ樹脂系塗料	$(1.914 + (2.264 \times 2)) \times 0.2 = 1.29$	1.3 m2
電気防蝕用マグネシウム陽極棒 MAGNAP-2 M-56R200型(同等品)	N=10本	10 本

一般計算書

種別：汚水貯留槽
ブロック：汚水貯留槽
区分：

細別／規格	算式／図	数　量
点検孔 φ 660, T-8	根拠図より	1 箇所
流入孔 φ 200, T-8	根拠図より	10 箇所

単位数量計算書

細 別：点検孔
規 格：φ 660, T-8

1 箇所当り

6い管工第9号

点検孔構造図

鉄蓋詳細図
T-8

品番	名 称	材 質	個数	備 考
1	カバー(鉄蓋)	FCD700	1	
2	カバー(子蓋)	FCD600	1	
3	フレーム(枠)	FCD600	1	
4	コネクタ(継ぎ)	FCD600	1	
5	ストッパ	ナイロン	1	
6	螺着金物	SCS13A	1	
7	シールロック	FCD600他	1	
8	シールロック	FCD600他	1	
9	AJフレームホルダ	ポリアセタール他	3	

材料／規格	算 式	数 量
トイレ用鉄蓋	略図より	
φ 600/ φ 270親子蓋, T-8		1 枚
蓋板 据付, 40を超え170kg/枚以下	トイレ用鉄蓋設置より N=1枚	1 枚
調整モルタル	必要モルタル量 $1/4 \times (\phi 826^2 - \phi 660^2) \times \pi \times 0.090 = 0.017\text{m}^3$	0.017 m3
調整リング	略図より	
H=10cm		1 個
調整ボルト	N=3本	
M16		3 本
削孔	N=3孔	
φ 16, H=50mm		3 孔
めねじアンカー M16 溶触亜鉛めっき	N=3本	
		3 本

細 別：点検孔
規 格：φ 660, T-8

1 箇所当り

材 料 / 規 格	算 式	数 量
コンクリート $\sigma_{ck} \geq 18 \text{N/mm}^2$	$(1/4 \times 0.826^2 \times \pi - 1/4 \times 0.660^2 \times \pi) \times 0.200 = 0.039$	0.039 m3
型枠	$0.826 \times \pi \times 0.200 = 0.519$	0.519 m2

単位数量計算書

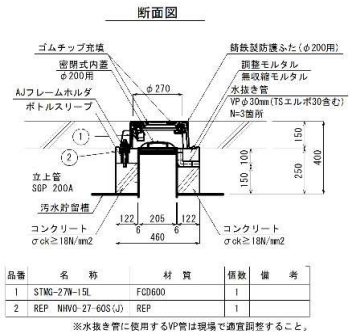
細 別：流入孔
規 格：φ 200, T-8

1 箇所当り

6い管工第9号

流入孔構造図

断面図



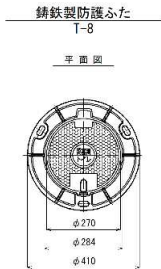
品番 名 称 材 質 個数 備 考

1	STM2-27H-15L	FCD600	1	
2	REP NINO-27-60S (J) REP	REP	1	

※水抜き管に使用するVP管は現場で適宜調整すること。

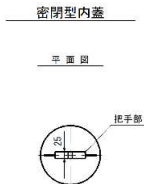
鉄製防護ふた
T-8

平面図

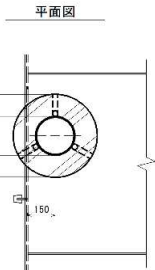


密閉型内蓋

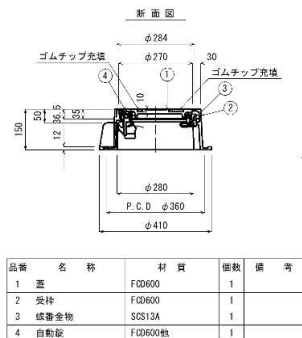
平面図



平面図



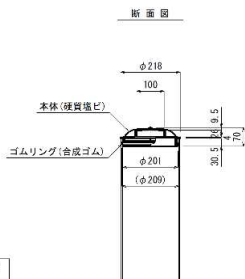
断面図



品番 名 称 材 質 個数 備 考

1	蓋	FCD600	1	
2	支持	FCD600	1	
3	緩衝金物	SCS13A	1	
4	自動錠	FCD600熱	1	

断面図



材料／規格	算 式	数 量
立上管 SGP200A	略図より 汚水貯留槽：本体材料費に数量含む。	0.270 m
密閉型内蓋 φ 200用	略図より	1 枚
鉄蓋 φ 270, T-8	略図より	1 枚
調整モルタル 無収縮モルタル, H =10cm	必要モルタル量 $1/4 \times (0.4600^2 - 0.216^2) \times \pi \times 0.100 = 0.013\text{m}^3$	0.013 m3
水抜き管 VP φ 30	L=0.500m/箇所 $0.500 \times 3 = 1.500\text{m}$	1.500 m
TSエルボ φ 30	N=3個	3 個
調整ボルト M16	N=3本	3 本

單位數量計算書

細 別：流入孔
規 格：φ 200, T-8

1 箇所当り

材料／規格	算 式	数 量
削孔 φ 16, H=50mm	N=3孔	3 孔
コンクリート σ ck≧18N/mm2	$(1/4 \times 0.460^2 \times \pi - 1/4 \times 0.216^2 \times \pi) \times 0.190 = 0.025$	0.025 m3
型枠	$0.460 \times \pi \times 0.190 = 0.275$	0.275 m2

数量集計表

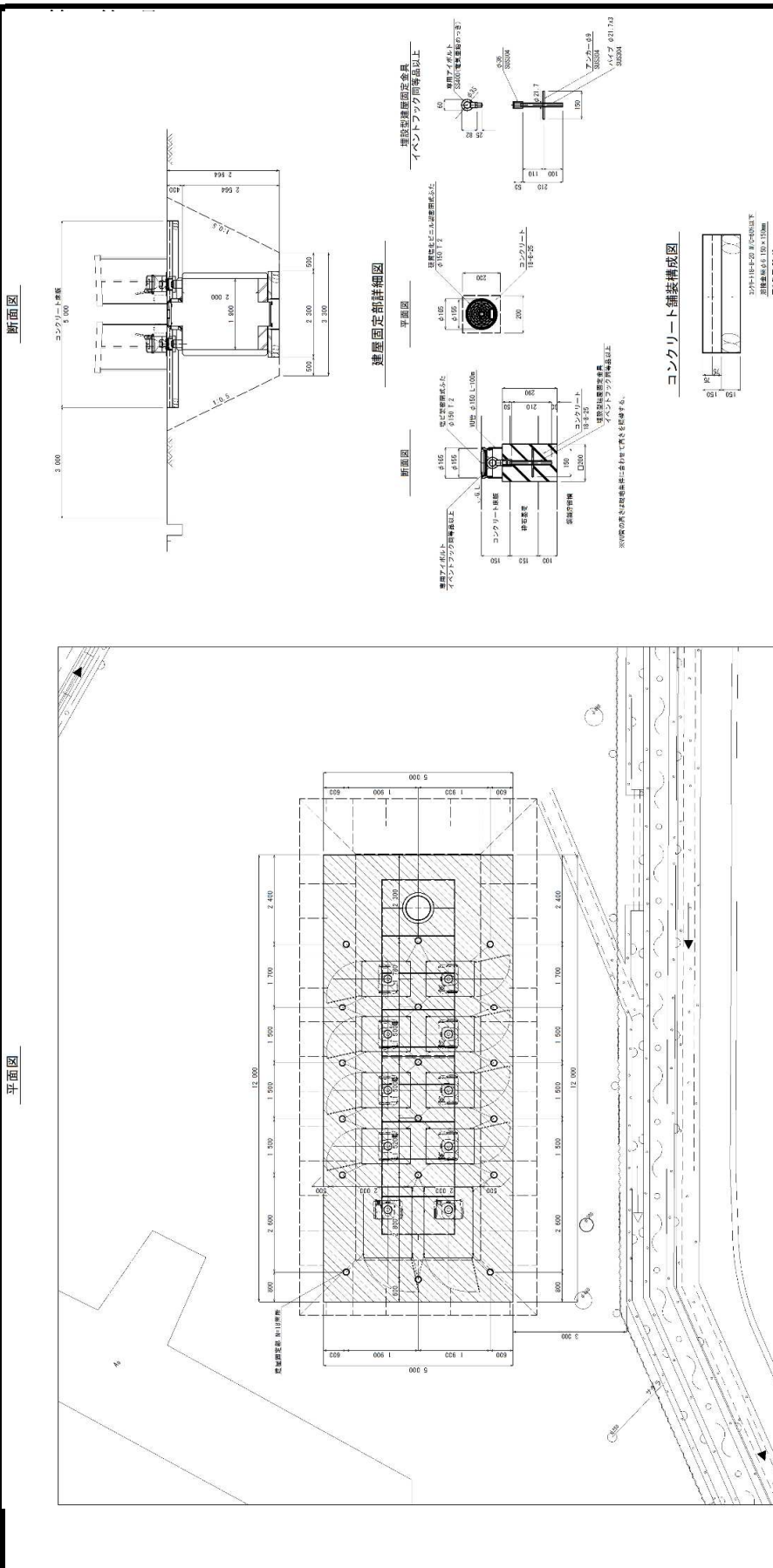
種 別：コンクリート舗装

規格：

[illegible]

一般計算書

種別：コンクリート舗装
ブロック：コンクリート床版
区分：



一般計算書

種 別：コンクリート舗装
ブロック：コンクリート床版
区 分：

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
再生碎石 RC-40, t=15cm	$12.00 \times 5.00 = 60.00$ 点検孔控除(φ 820, 1箇所) $\pi \times 0.820^2 / 4 = 0.53$ 流入孔控除(φ 216, 10箇所) $\pi \times 0.216^2 / 4 \times 10 = 0.37$ 建屋固定部控除(φ 165, 18箇所) $\pi \times 0.165^2 / 4 \times 18 = 0.38$ $60.00 - (0.53 + 0.37 + 0.38) = 58.72$	58.7 m2
コンクリート 18-8-20, W/C=60% 以下	$58.72 \times 0.150 = 8.81$	8.8 m3
溶接金網 φ 6, 150x150mm	碎石数量より	58.7 m2

数量集計表

種 別：建屋固定部

規格：

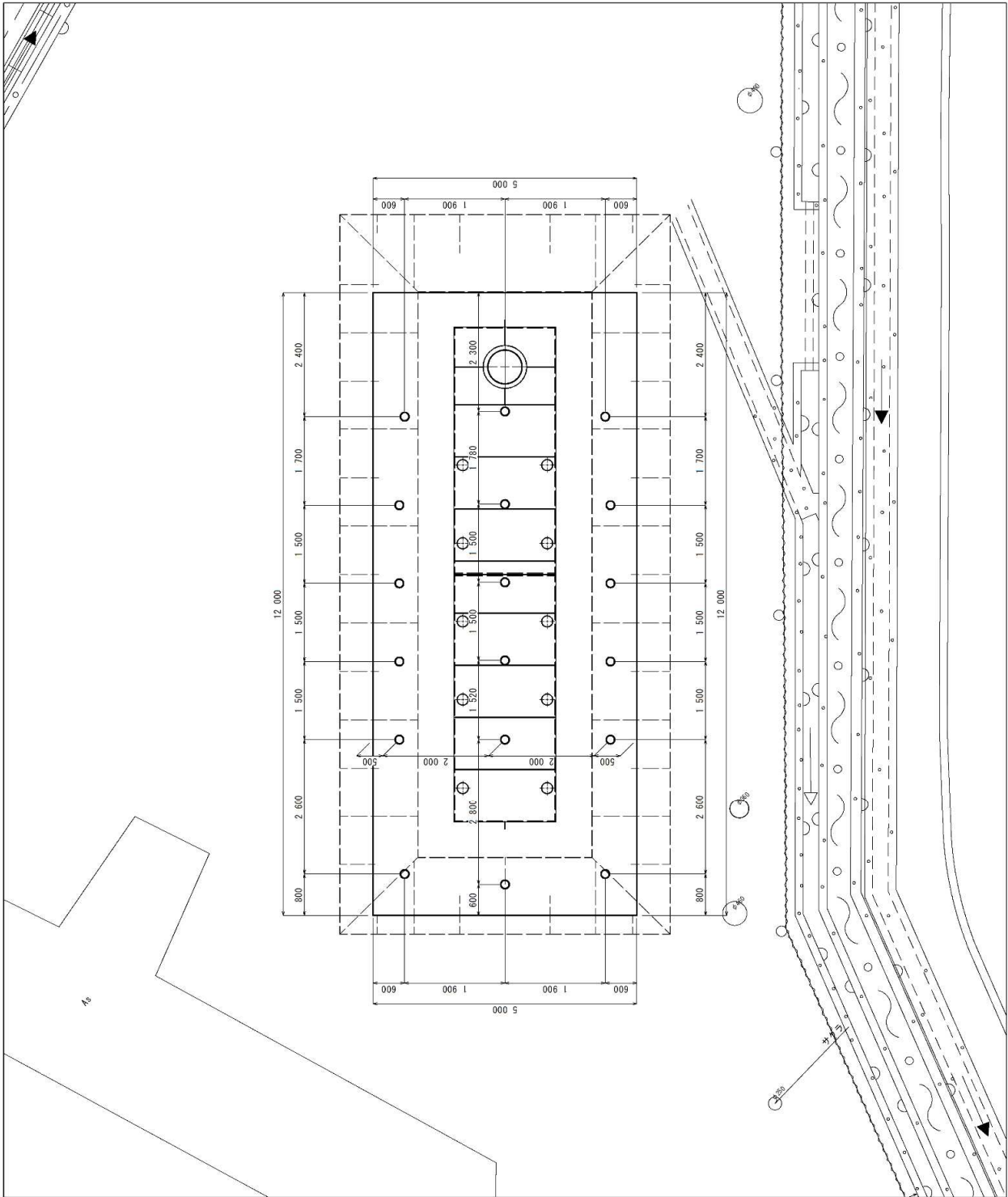
[illegible]

一般計算書

種 別：建屋固定部
ブロック：建屋固定部
区 分：

6い管工第9号

平面図



一般計算書

種別：建屋固定部
ブロック：建屋固定部
区分：

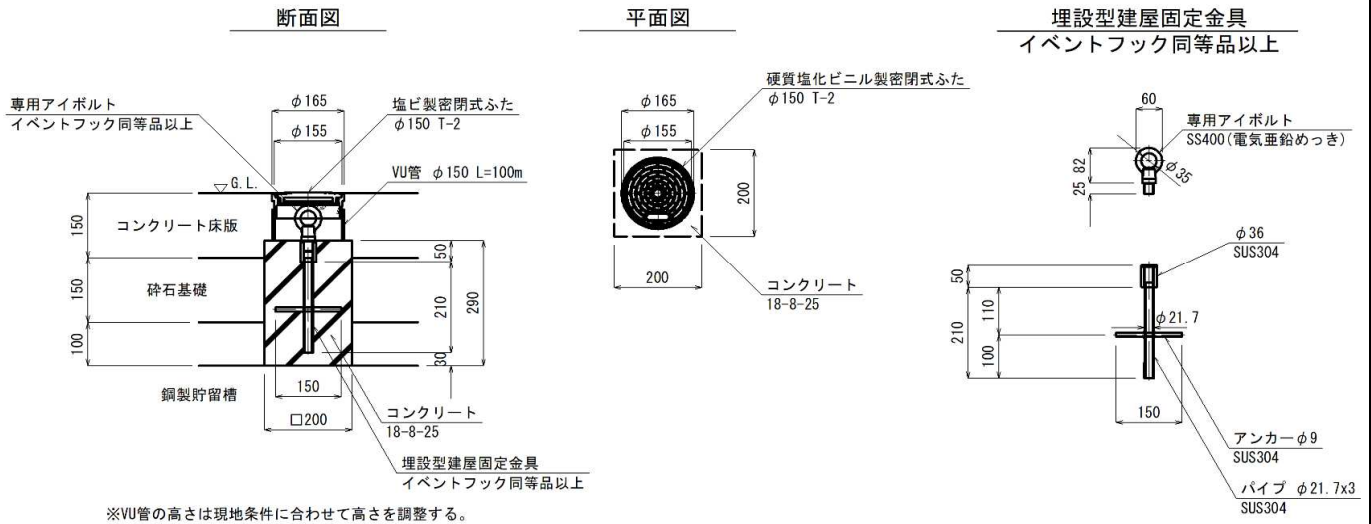
細別／規格	算式／図	数量
建屋固定部	根拠図より	18箇所

單位數量計算書

細別：建屋固定部
規格：

1.000箇所当り

6い、管工第9号

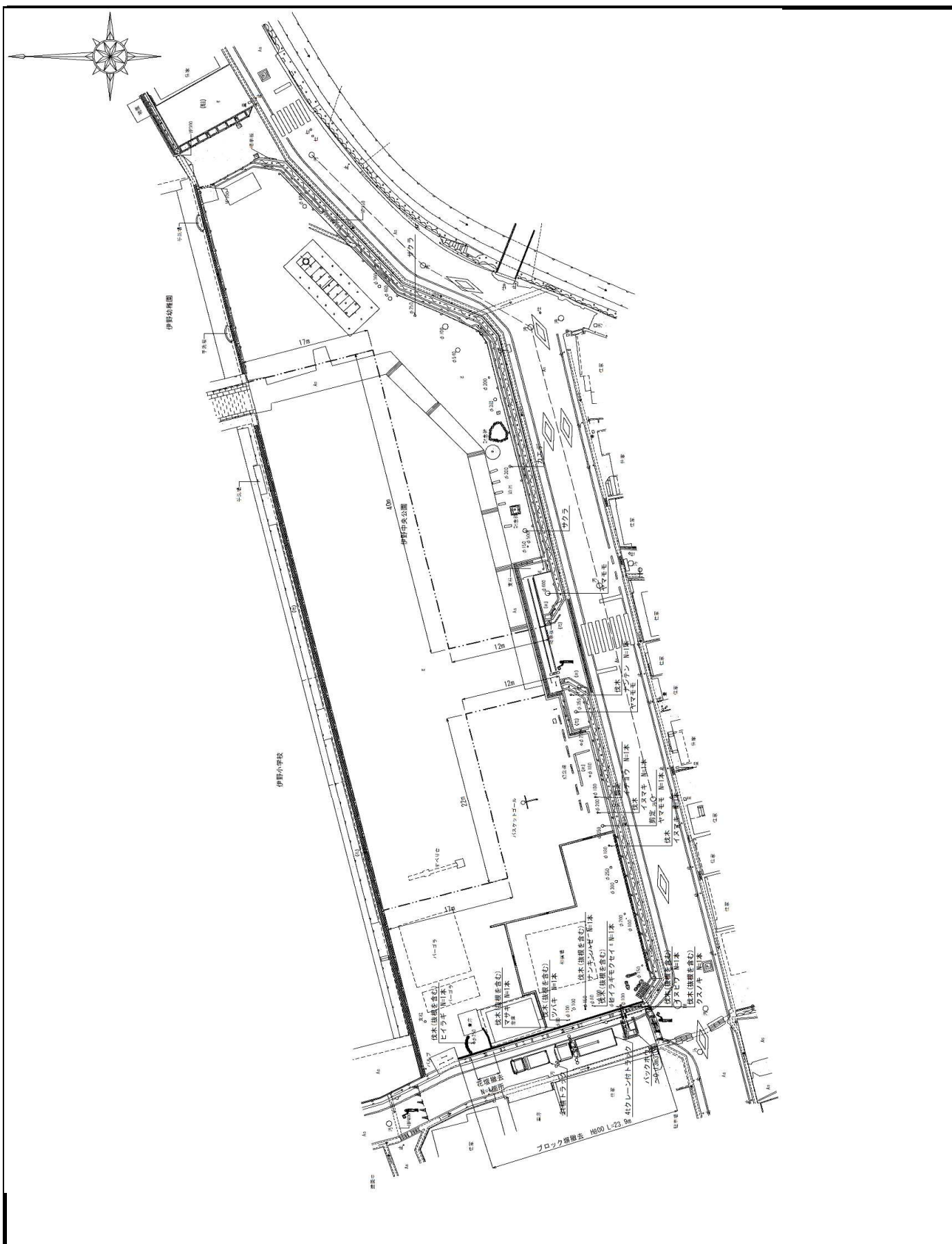


材料／規格	算 式	数 量
イベントフック 専用アイボルト+ 埋設型建屋固定金 具	略図より	1 個
VU管 φ 150	L=0. 100m	0. 100 m
塩ビ製密閉式ふた φ 150, T-2	略図より	1 枚
コンクリート 18-8-25	$0. 200 \times 0. 200 \times 0. 290 = 0. 012$	0. 012 m3

数量集計表

種 別：仮設工
規 格：[illegible]

種 別：仮設工



一般計算書

種 別：仮設工

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
根拠図	【仮囲い延長】 延長(L1)=17 延長(L2)=22 延長(L3)=12 延長(L4)=12 延長(L5)=40 延長(L6)=17	
仮囲い	根拠図より 仮囲い設置撤去= 17+22+12+12+40+17=120	120 m

数量集計表

種別：物置
規格：[illegible]

一般計算書

種 別：物置

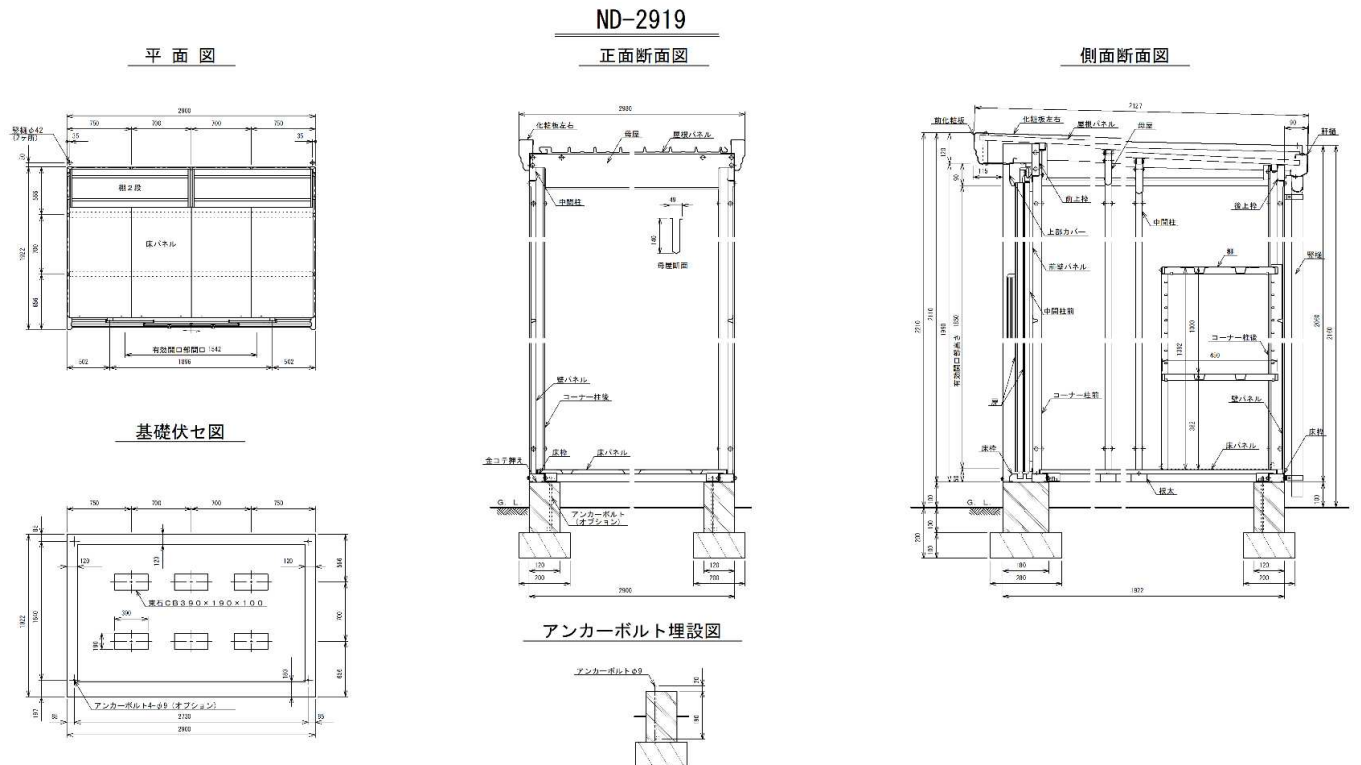
6い管工第9号	算 式 / 図	数 量
物置 ND-2919同等品	N=1基	1 基

単位数量計算書

細 別：物置
規 格：ND-2919同等品

1 基当り

6い管工第9号



材料／規格	算 式	数 量
物置 ND-2919	略図より N=1基	1 基
組立費 物置	略図より N=1基	1 式
10cm半ブロック	N1=20枚	20 枚
転倒防止工事	N2=4枚	4 枚
レベル調整	N3=1式	1 式