

数量調書

数量調査(土工)

名称	規格	単位	数量	根切りA		根切りB		床付け		埋戻し		残土処理A		残土処理B	
				単位数量(m3)	数量(m3)	単位数量(m3)	数量(m3)	単位数量(m2)	数量(m2)	単位数量(m3)	数量(m3)	単位数量(m3)	数量(m3)	単位数量(m3)	数量(m3)
トイレ	W11700 × D3700 × H3294	棟	1.0	53.1	53.1			33.1	33.1	23.1	23.1	-	27.4		
横断側溝	W300 × H500 × L2000 片側浸透	m	23.3	1.4	32.6			0.7	16.3	0.7	16.3	-	14.5		
止水壁	W500 × D150 × 620h	箇所	2.0	0.7	1.4			0.1	0.2	0.6	1.2	-	0.1		
サインA	W600 × H900 HGL2000	基	1.0	2.3	2.3			0.8	0.8	1.8	1.8	-	0.3		
サインB	W900 × H900 HGL1800	基	1.0	0.4	0.4			1.0	1.0	0.3	0.3	-	0.1		
サイン移設A	W1255 × H900 HGL1640	基	1.0							0.5	0.5	-	-0.6		
サイン移設B	W900 × H600 HGL1600	基	1.0							0.5	0.5	-	-0.6		
縁石	150 × 150 × 600	m	3.0	0.4	1.2			0.3	0.9	0.3	0.9	-	0.2		
アスファルト舗装	t=5cm	m2	31.5	0.7	22.1			1.0	31.5			-	22.1		
透水性コンクリート舗装	t=15cm	m2	390.7	0.6	234.4			1.0	390.7			-	234.4		
碎石舗装	碎石保護材 + 6号碎石充填	m2	163.1			0.18	29.4	1.0	163.1			-	-	29.4	
碎石敷き	t=10cm 単粒度碎石5号	m2	7.5	0.1	0.8			1.0	7.5			-	0.8		
浄化槽撤去	50人槽(5100 × 3400 × 2850h)	基	1.0	35.0	35.0					7.0	7.0	-	-42.8		
水槽撤去	3000 × 2700h	箇所	1.0	20.0	20.0					5.5	5.5	-	-41.1		
電線保護管撤去	FEP50 × 2	m	220.3	0.2	44.1					0.2	44.1	-	-4.9		
ふとんかご撤去	1100 × 800 × 500h	箇所	1.0	0.4	0.4					0.4	0.4	-	0.0		
ハンドホールA	600 × 600 × 750h	箇所	1.0	1.4	1.4			0.7	0.7	1.1	1.1	-	0.2		
ハンドホールB-1	200 × 200 × 250h	箇所	5.0	0.9	4.5			0.1	0.5	0.9	4.5	-	-0.5		
ハンドホールB-2	200 × 200 × 250h	箇所	1.0	0.2	0.2			0.1	0.1	0.2	0.2	-	0.0		
コンセント柱	W90 × D45 × 500h	基	1.0	0.4	0.4					0.4	0.4	-	0.0		
浄化槽	4000 × 3100 × 2725h	箇所	1.0	80.4	80.4			13.9	13.9	60.5	60.5	-	13.2		
蒸発散浸潤装置	W900 × L12000	箇所	1.0	25.5	25.5			7.0	7.0	16.5	16.5	-	7.2		
合計				560.2	29.4			667.3	297.3				230.0		29.4

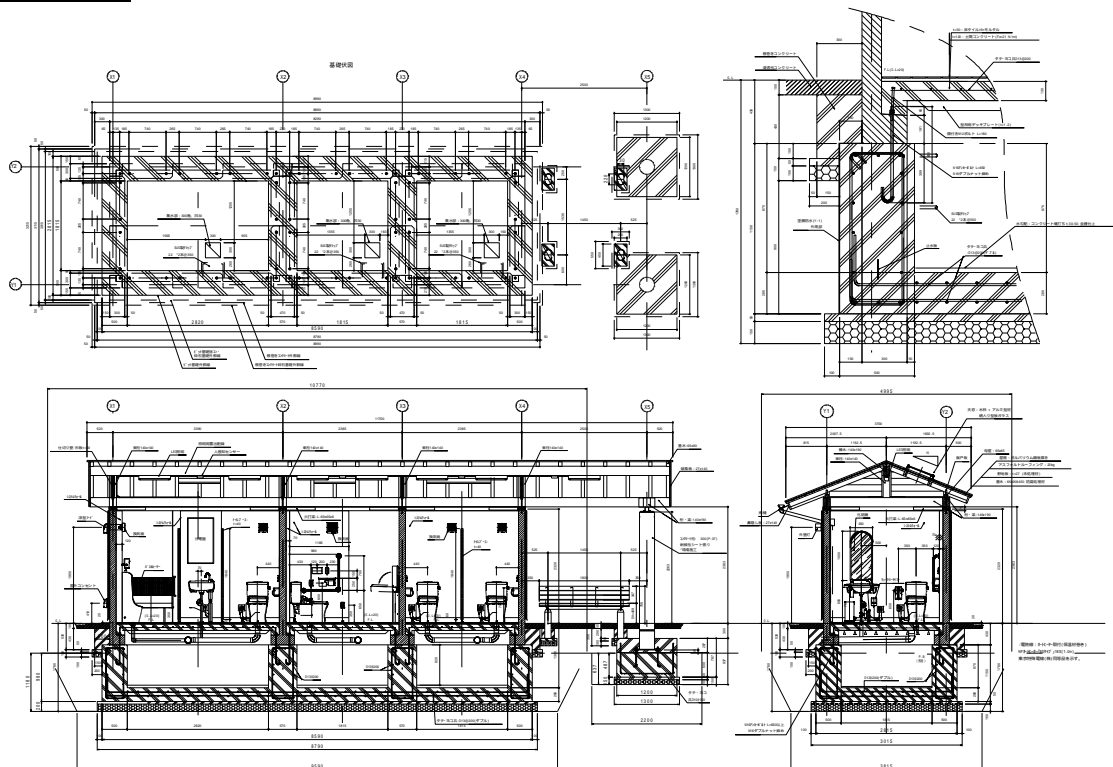
单位数量計算

単位数量計算書

細 別：トイレ
規 格：W11700 × D3700 × H3294

1 棟当り

略 図



材料 / 規格	算 式	数 量
根切り	$V1 = (9.59 \times 4.995 + 10.77 \times 3.815 + 2 \times (10.77 \times 4.995 + 9.59 \times 3.815)) \times 1.18 / 6 = 53.05 \text{m}^3$	53.1 m ³
床付け	ピット $A1 = 8.79 \times 3.015 = 26.50 \text{m}^2$ 根巻コンクリート $A2 = 0.20 \times (8.29 + 2.515) \times 2 = 4.32 \text{m}^2$ コンクリート柱基礎 $A3 = 1.30^2 = 1.69 \text{m}^2$ ベンチ基礎 $A4 = 0.35 \times 0.55 \times 3 = 0.58 \text{m}^2$ $A = 26.50 + 4.32 + 1.69 + 0.58 = 33.09 \text{m}^2$	33.1 m ²
埋戻し	$V = 53.05 - (8.79 \times 3.015 \times 0.20 + 8.59 \times 2.815 \times 0.98 + 1.30^2 \times 0.15 + 1.20^2 \times 0.487) = 23.10 \text{m}^3$	23.1 m ³
砂利地業 RC-40、t=100/t=150	ピット $V1 = 8.79 \times 3.015 \times 0.15 = 3.98 \text{m}^3$ 根巻コンクリート $V2 = 0.20 \times (8.29 + 2.515) \times 2 \times 0.10 = 0.43 \text{m}^3$ コンクリート柱基礎 $V3 = 1.30^2 \times 0.10 = 0.17 \text{m}^3$ ベンチ基礎 $V4 = 0.35 \times 0.55 \times 3 \times 0.10 = 0.06 \text{m}^3$ $V = 3.98 + 0.43 + 0.17 + 0.06 = 4.64 \text{m}^3$	4.6 m ³

単位数量計算書

細 別：トイレ
規 格：W11700 × D3700 × H3294

1 棟当り

材料 / 規格	算 式	数 量
鉄筋 D10	D10 (0.56kg/m) コンクリート柱基礎 $L1 = (1.20 + 0.787 * 2) * 8 * 2 = 44.38m$ $L2 = 1.20 * 4 * 6 = 28.80m$ $L = 44.38 + 28.80 = 73.18m$ $W = 73.18 * 0.56 = 40.98kg$	41.0 kg
鉄筋 D13	D13 (0.995kg/m) $L1 = 8.59 * 15 * 2 + 2.815 * 43 * 2 = 499.79m$ $L2 = (0.50 + 1.15) * 2 * (43 * 2 + 10 * 4) = 415.80m$ $L3 = 8.59 * 14 * 2 + 1.815 * 14 * 4 = 342.16m$ $L = 499.79 + 415.80 + 342.16 = 1257.75m$ $W = 1257.75 * 0.995 = 1251.46kg$	1,251.5 kg
型枠	ピット $A1 = (8.59 + 2.815) * 2 * 1.15 = 26.23m^2$ $A2 = ((2.82 + 1.815 * 2) * 2 + 1.815 * 6) * 0.87 = 20.70m^2$ 根巻コンクリート $A2 = (8.89 + 3.115) * 2 * 0.43 = 10.32m^2$ コンクリート柱基礎 $A3 = 1.20 * 4 * 0.787 * 2 = 7.56m^2$ ベンチ基礎 $A4 = (0.25 + 0.45) * 2 * 0.20 = 0.28m^2$ $A = 26.23 + 10.32 + 7.56 + 0.28 = 44.39m^2$	44.4 m2
捨てコンクリート Fc18	ピット $V1 = 8.79 * 3.015 * 0.05 = 1.325m^3$ 根巻コンクリート $V2 = 0.20 * (8.29 + 2.515) * 2 * 0.05 = 0.216m^3$ コンクリート柱基礎 $V3 = 1.30^2 * 0.05 = 0.085m^3$ ベンチ基礎 $V4 = 0.35 * 0.55 * 3 * 0.05 = 0.029m^3$ $V = 1.325 + 0.216 + 0.085 + 0.029 = 1.655m^3$	1.66 m3
コンクリート Fc18	根巻コンクリート $V1 = 0.30 * (8.29 + 2.515) * 2 * 0.43 = 2.788m^3$ ベンチ基礎 $V2 = (0.25 * 0.45 - 0.13 * 0.22) * 0.20 = 0.017m^3$ ピット内コンクリート増打ち $V3 = (2.82 * 1.815 + 1.815^2 * 2) * 0.04 = 0.468m^3$ $V = 2.788 + 0.017 + 0.468 = 3.273m^3$	3.27 m3
コンクリート Fc21	ピット $V1 = 8.59 * 2.815 * 0.28 + (8.59 * 2 + 1.815 * 4) * 0.50 * 0.87 = 17.402m^3$ コンクリート柱基礎 $V2 = 1.20^2 * 0.787 * 2 = 2.267m^3$ $V = 17.402 + 2.267 = 19.669m^3$	19.67 m3

単位数量計算書

細 別：トイレ
規 格：W11700 × D3700 × H3294

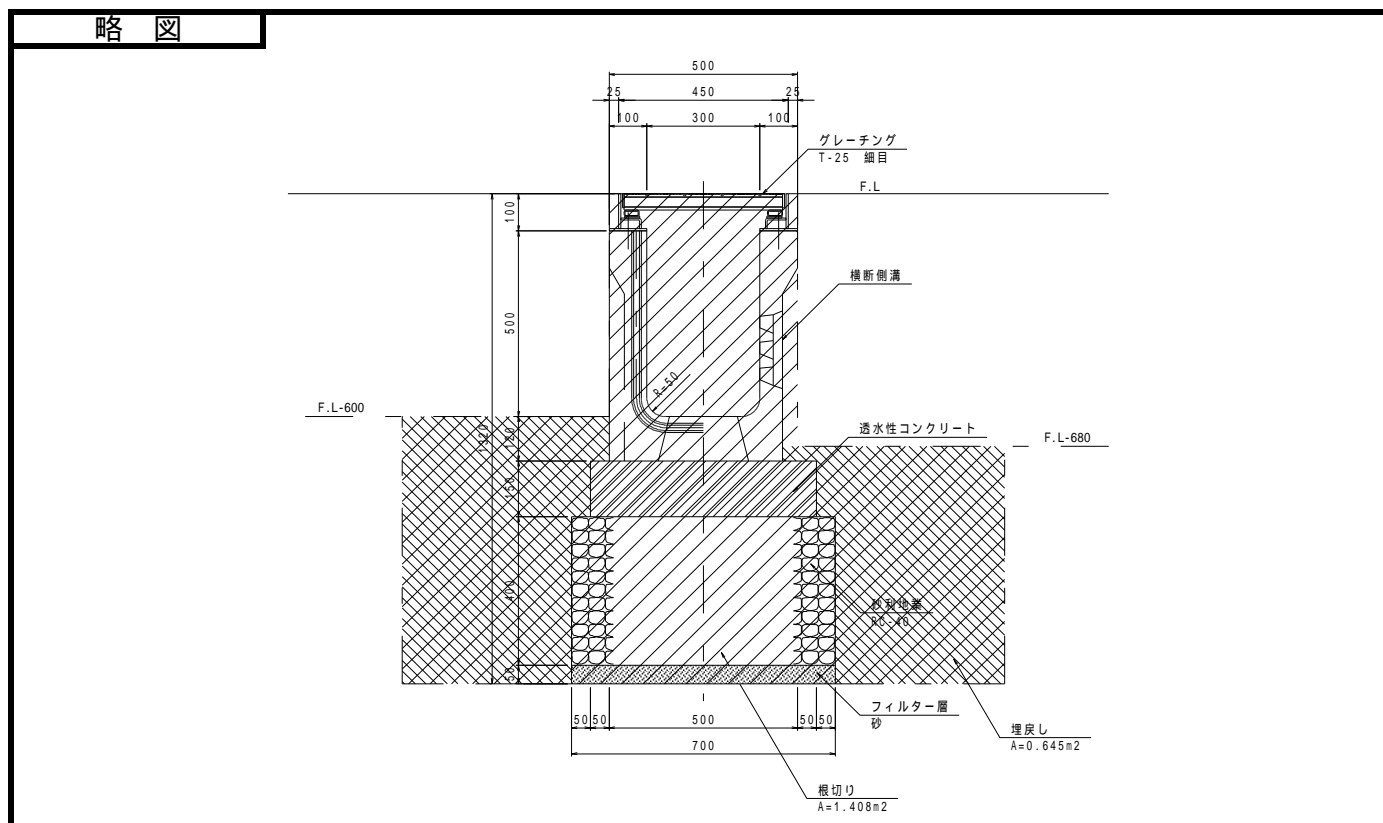
1 棟当り

材 料 / 規 格	算 式	数 量
コンクリート金ご て仕上げ	ピット内コンクリート増打ち $A=2.82*1.815+1.815^2*2=11.71m^2$	11.7 m ²
塗膜防水 Y-1	$A=(1.15+0.15*2)*(8.59+2.815)*2=33.07m^2$	33.1 m ²
SUS製タラップ 22	$N=2*3=6.0$ 本	6 本
トイレ W11700 × D3700 × H 3294	$N=1$ 棟	1 棟
D種接地 銅覆鋼棒 14 × 1.5m	$N=1$ 極	1 極

単位数量計算書

細 別：横断側溝
規 格：W300×H500×L2000 片側浸透

10 m当り



材料 / 規格	算 式	数 量
根切り	$V=1.408 \times 10.0=14.08\text{m}^3$	14.1 m ³
床付け	$A=0.70 \times 10.0=7.00\text{m}^2$	7.0 m ²
埋戻し	$V=0.645 \times 10.0=6.45\text{m}^3$	6.5 m ³
フィルター層 砂	$V=0.70 \times 0.05 \times 10.0=0.35\text{m}^3$	0.4 m ³
砂利地業 RC-40 t=400	$V=0.70 \times 0.40 \times 10.0=2.80\text{m}^3$	2.8 m ³
型枠	$A=0.15 \times 2 \times 10.0=3.00\text{m}^2$	3.0 m ²
透水性コンクリート t=150	$A=0.60 \times 10.0=6.00\text{m}^2$	6.0 m ²

単位数量計算書

細 別：横断側溝
規 格：W300×H500×L2000 片側浸透

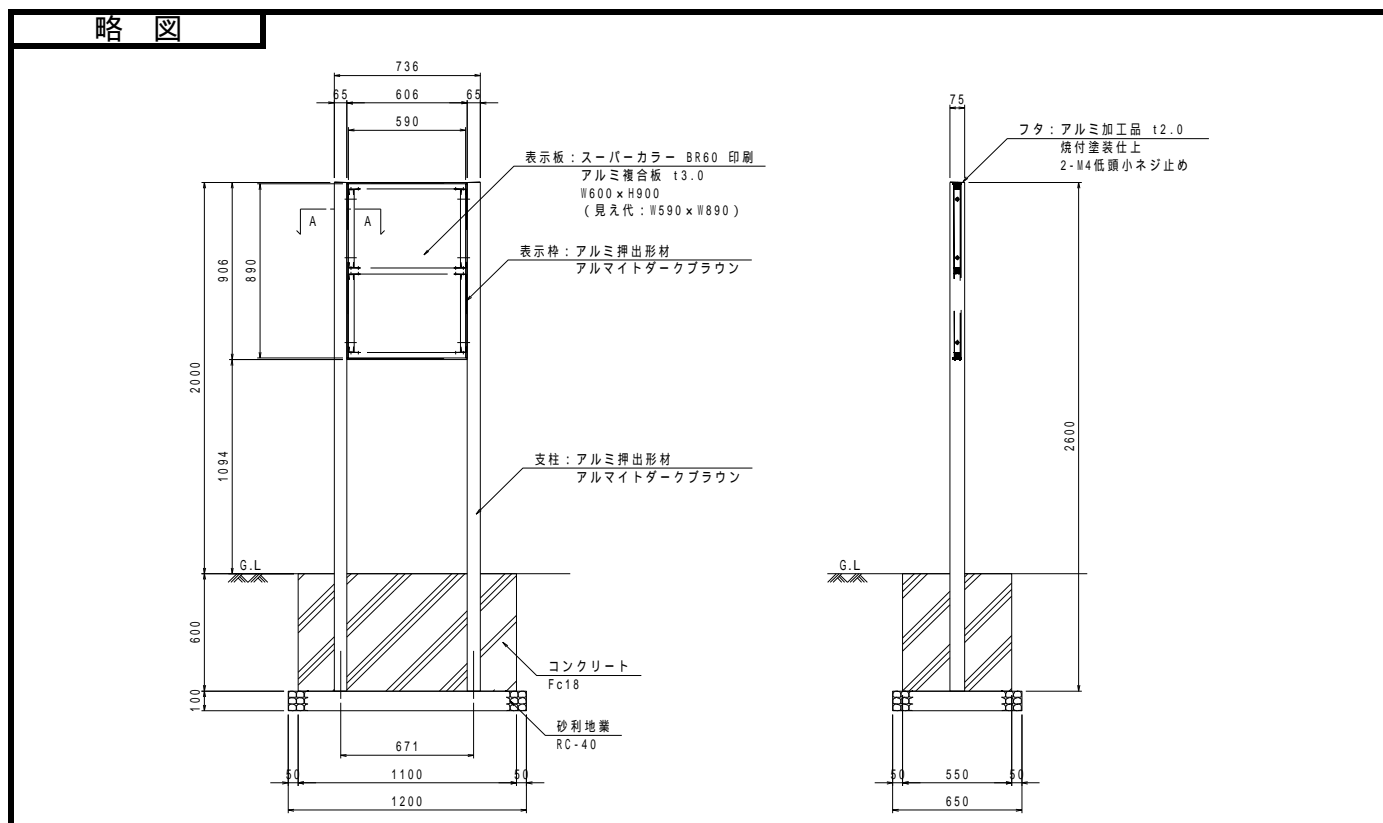
10 m当り

材 料 / 規 格	算 式	数 量
横断側溝 W300×H500×L2000 片側浸透	$N=10.0/2.0=5.00$ 個 参考重量599kg 受枠含む	5.0 個
グレーチング 幅300用 L=1000 細目	$N=10.0/1.0=10.00$ 枚 参考重量52kg	10.0 枚

単位数量計算書

細 別：サインA
規 格：W600×H900 HGL2000

1 基当り



材料 / 規格	算 式	数 量
根切り	$V1=2.10 \times 1.55 \times 0.70=2.28\text{m}^3$	2.3 m3
床付け	$A=1.20 \times 0.65=0.78\text{m}^2$	0.8 m2
埋戻し	$V=2.28 - (1.20 \times 0.65 \times 0.10 + 1.10 \times 0.55 \times 0.60)=1.84\text{m}^3$	1.8 m3
砂利地業 RC-40 t=100	$V=1.20 \times 0.65 \times 0.10=0.08\text{m}^3$	0.1 m3
型枠	$A=(1.10+0.55) \times 2 \times 0.60=1.98\text{m}^2$	2.0 m2
コンクリート Fc18	$V=(1.10 \times 0.55 - 0.065 \times 0.075 \times 2) \times 0.60=0.357\text{m}^3$	0.36 m3
サイン W600×H900 HGL2000	N=1基	1 基

単位数量計算書

細別：アスファルト舗装
規 格：t=5cm

100 m2当り

略 図										
<table border="1"> <tr> <td>表</td> <td>層(再生密粒度アスコン)</td> </tr> <tr> <td>基</td> <td>層(再生粗粒度アスコン)</td> </tr> <tr> <td>上</td> <td>層(M-40)</td> </tr> <tr> <td>下</td> <td>層(RC-40)</td> </tr> </table>			表	層(再生密粒度アスコン)	基	層(再生粗粒度アスコン)	上	層(M-40)	下	層(RC-40)
表	層(再生密粒度アスコン)									
基	層(再生粗粒度アスコン)									
上	層(M-40)									
下	層(RC-40)									
材料 / 規格	算 式	数 量								
根切り	$V=0.68*100=68.00m^3$									
		68.0 m3								
下層 RC-40、t=430	$A=100.0m^2$									
		100.0 m2								
上層 M-40、t=150	$A=100.0m^2$									
		100.0 m2								
基層 再生粗粒度アスコン t=50	$A=100.0m^2$									
		100.0 m2								
表層 再生密粒度アスコン t=50	$A=100.0m^2$									
		100.0 m2								

単位数量計算書

細 別：透水性コンクリート舗装
規 格：t=15cm

100 m2当り

略 図					
<p style="text-align: center;">路 床</p> <p style="text-align: center;">表 層(透水性コンクリート)</p> <table border="1" style="margin-left: auto; margin-right: auto;"> <tr><td>上層路盤(RC-40)</td></tr> <tr><td>下層路盤(RC-40)</td></tr> <tr><td>フィルター層(砂)</td></tr> </table>			上層路盤(RC-40)	下層路盤(RC-40)	フィルター層(砂)
上層路盤(RC-40)					
下層路盤(RC-40)					
フィルター層(砂)					
材料 / 規格	算 式	数 量			
根切り	$V=0.60 \times 100=60.00\text{m}^3$				
		60.0 m3			
フィルター層 砂、t=50	$A=100.0\text{m}^2$				
		100.0 m2			
下層路盤 RC-40、t=250	$A=100.0\text{m}^2$				
		100.0 m2			
上層路盤 RC-40、t=150	$A=100.0\text{m}^2$				
		100.0 m2			
表層 透水性コンクリート t=150	$A=100.0\text{m}^2$				
		100.0 m2			
目地	目地 $L=20.0\text{m}$				
		20.0 m			

単位数量計算書

細 別：碎石舗装
規 格：碎石保護材 + 6号碎石充填

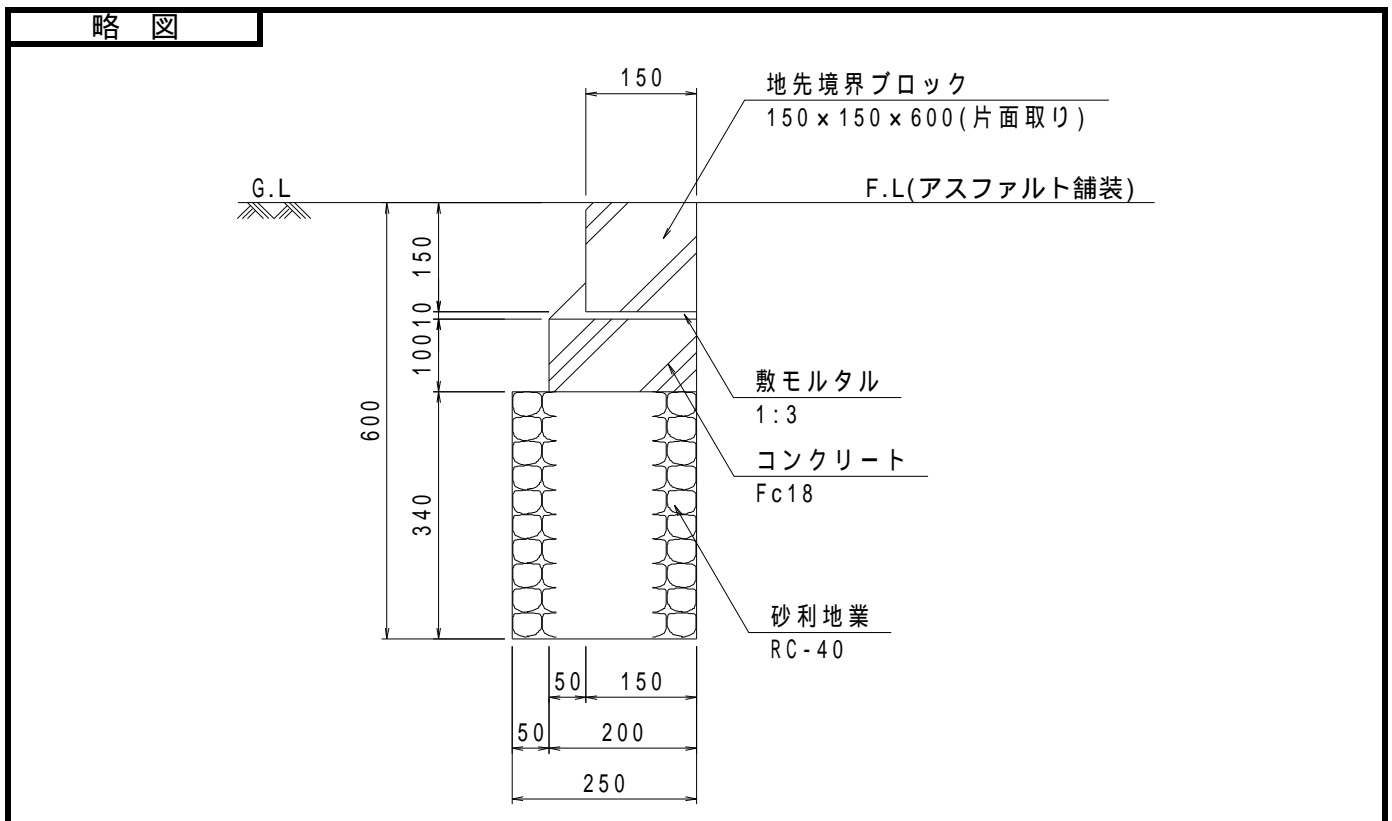
100 m2当り

略 図		
	<p>路 床</p> <hr/> <p>表 層(6号碎石)</p> <hr/> <p>碎石保護材 + 6号碎石充填</p> <hr/> <p>洗掘防止シート</p> <hr/> <p>路 盤(RC-40)</p>	
材料 / 規格	算 式	数 量
根切り	$V=0.18 \times 100=18.00\text{m}^3$	18.0 m3
路盤 RC-40、t=100	$A=100.0\text{m}^2$	100.0 m2
洗掘防止シート	$A=100.0\text{m}^2$	100.0 m2
防草シート 目付 量240g/m2	$A=100.0\text{m}^2$	100.0 m2
碎石保護材 八二カム材 H50	$A=100.0\text{m}^2$	100.0 m2
6号碎石 t=80	$A=100.0\text{m}^2$	100.0 m2

単位数量計算書

細 別：縁石
規 格：150×150×600

10 m当り



材料 / 規格	算 式	数 量
根切り	$V=0.70 \times 0.60 \times 10.0 = 4.20\text{m}^3$	4.2 m ³
床付け	$A=0.25 \times 10.0 = 2.50\text{m}^2$	2.5 m ²
埋戻し	$V=4.20 - (0.25 \times 0.34 + 0.20 \times 0.11 + 0.15 \times 0.15) \times 10.0 = 2.91\text{m}^3$	2.9 m ³
砂利地業 RC-40、t=340	$V=0.25 \times 0.34 \times 10.0 = 0.85\text{m}^3$	0.9 m ³
型枠	$A=0.10 \times 2 \times 10.0 = 2.00\text{m}^2$	2.0 m ²
コンクリート Fc18	$V=0.20 \times 0.10 \times 10.0 = 0.20\text{m}^3$	0.20 m ³
敷モルタル 1 : 3	$V=0.20 \times 0.01 \times 10.0 = 0.02\text{m}^3$	0.02 m ³

単位数量計算書

細 別：縁石
規 格：150×150×600

10 m当り

材 料 / 規 格	算 式	数 量
地先境界ブロック 150×150×600	$N=10.0/0.6=16.7$ 個	16.7 個

単位数量計算書

細 別：擁壁取壊し
規 格：W150×H800×L9300

1 箇所当り

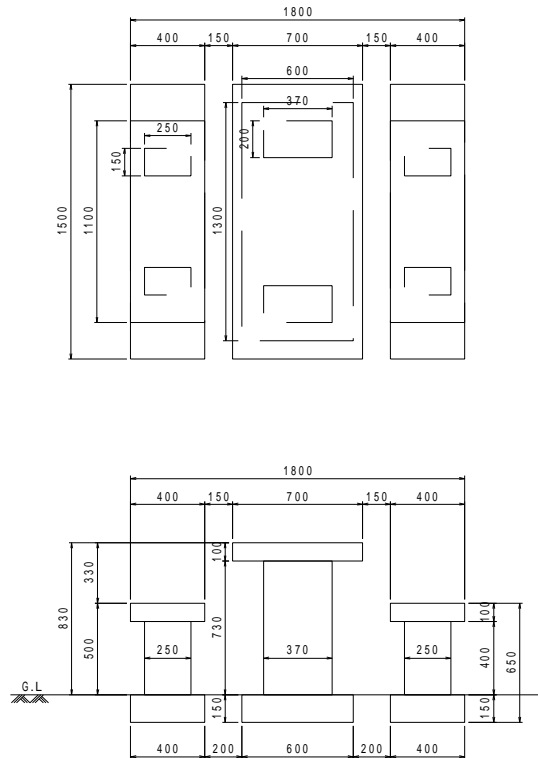
材 料 / 規 格	算 式	数 量
構造物取壊し Co・無筋	$V=0.15*0.80*9.30=1.12m^3$	1.1 m ³

単位数量計算書

細 別：テーブル・ベンチ撤去
規 格：1500×1800×830h

1 基当り

略 図

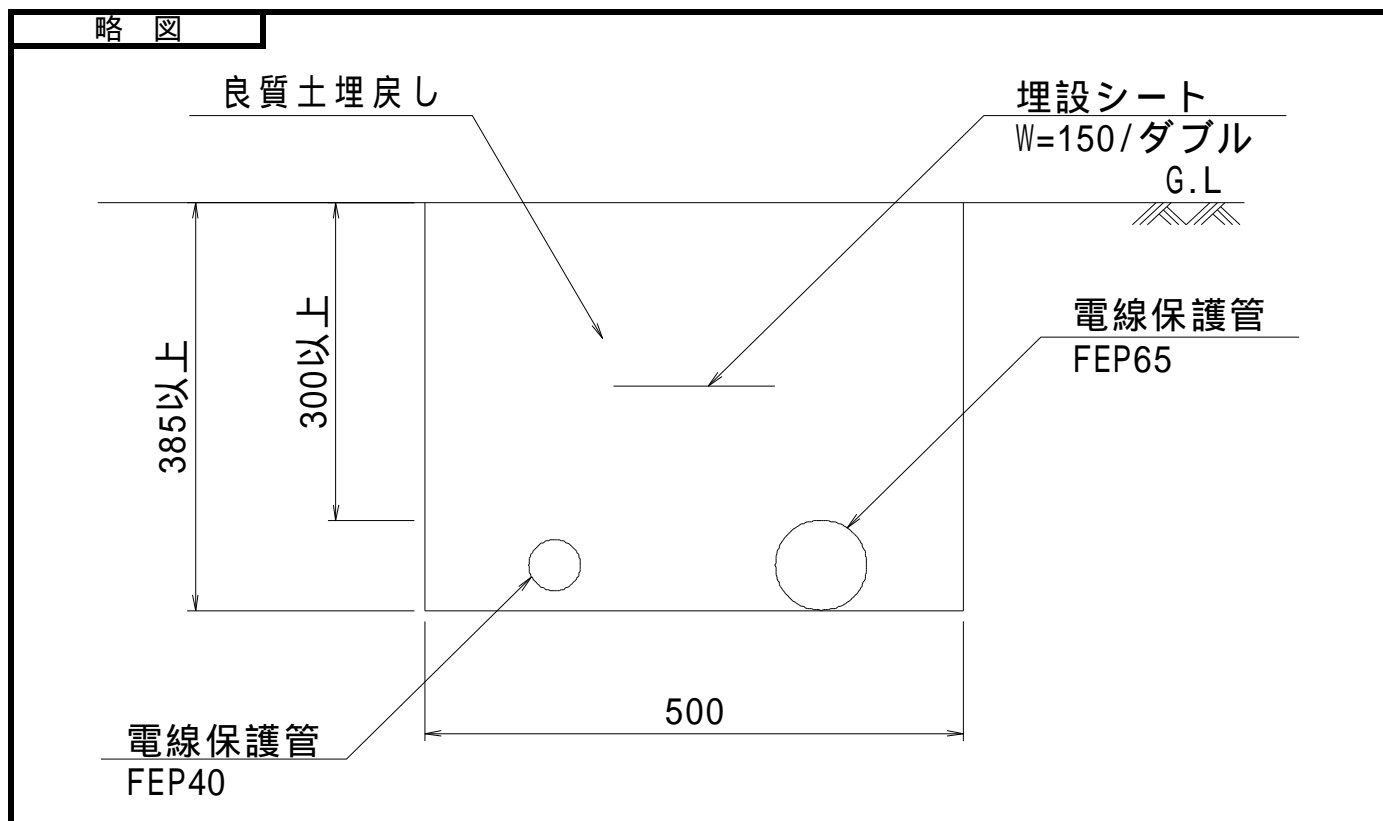


材料 / 規格	算 式	数 量
構造物取壊し Co・有筋	テーブル $V1 = 0.70 \times 1.50 \times 0.10 + 0.37 \times 0.20 \times 0.73 \times 2 = 0.21 \text{m}^3$ ベンチ $V2 = (0.40 \times 1.50 \times 0.10 + 0.25 \times 0.15 \times 0.40 \times 2) \times 2 = 0.18 \text{m}^3$ $V = 0.21 + 0.18 = 0.39 \text{m}^3$	0.4 m ³
構造物取壊し Co・無筋	$V = (0.60 \times 1.30 + 0.40 \times 1.10 \times 2) \times 0.15 = 0.25 \text{m}^3$	0.3 m ³

単位数量計算書

細 別：電線保護管A
規 格：FEP40/FEP65

10 m当り



材料 / 規格	算 式	数 量
根切り	$V1=0.50 \times 0.385 \times 10.0=1.93m^3$	
埋戻し	$V2=1.93 - (0.054^2 \times \pi / 4 + 0.085^2 \times \pi / 4) \times 10.0=1.85m^3$	1.9 m ³
埋設シート	L=10.0m	1.9 m ³
W=150mm ダブル		10.0 m
電線保護管	L=10.0m	
FEP40		10.0 m
電線保護管	L=10.0m	
FEP65		10.0 m

単位数量計算書

細 別：電線保護管B
規 格：FEP40/FEP65

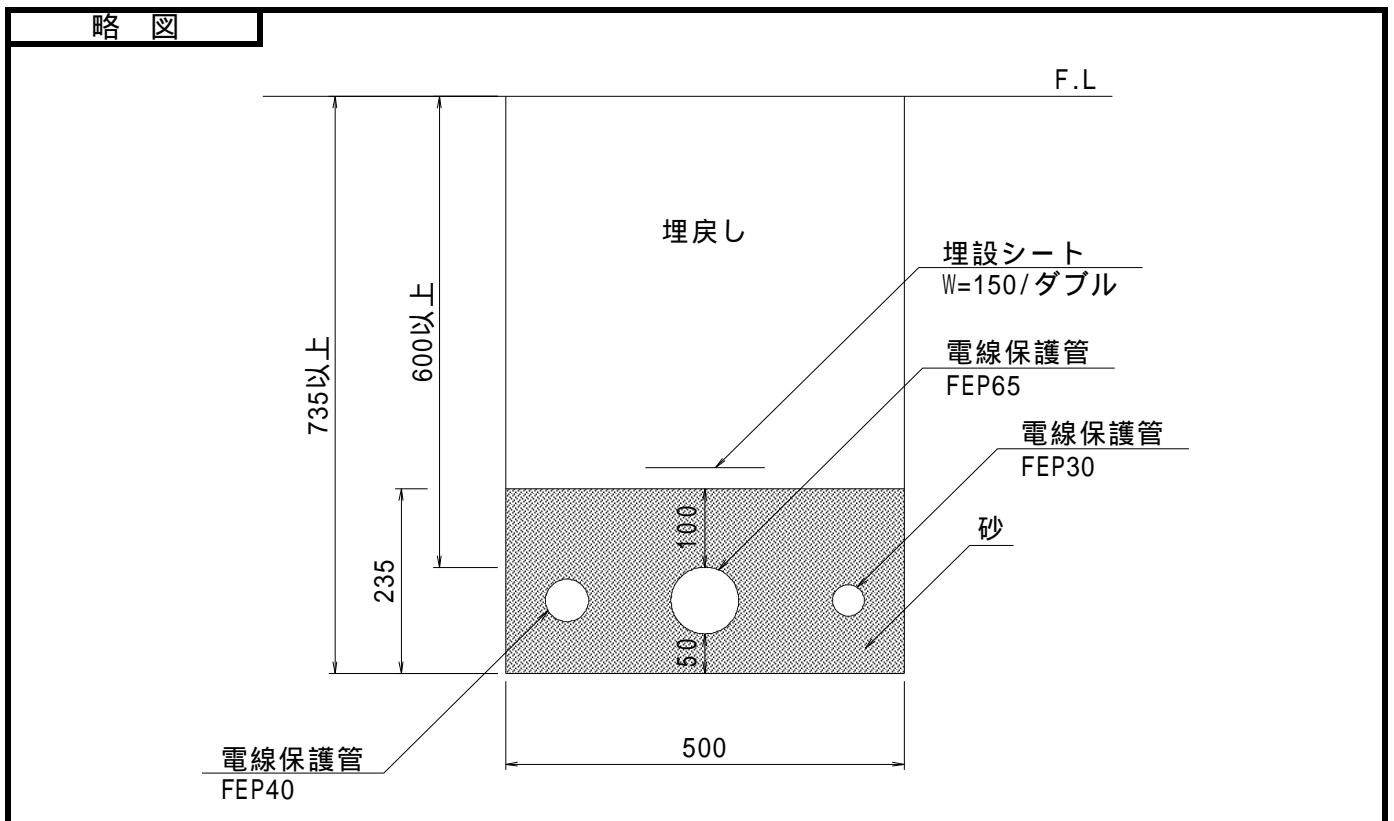
10 m当り

略 図		
材料/規格	算 式	数 量
根切り-1 碎石舗装範囲	施工基面F.L-180 $V1=0.50*(0.735-0.18)*10.0=2.78m^3$	2.8 m ³
根切り-2 透水性コンクリート舗装範囲	施工基面F.L-600 $V=0.50*(0.735-0.60)*10.0=0.68m^3$	0.7 m ³
埋戻し-1 RC-40、碎石舗装範囲	$V2=2.78-0.50*0.235*10.0=1.61m^3$	1.6 m ³
砂	$V=(0.50*0.235-(0.054^2*\ /4+0.085^2*\ /4))*10.0=1.095m^3$	1.10 m ³
埋設シート W=150mm ダブル	L=10.0m	10.0 m
電線保護管 FEP40	L=10.0m	10.0 m
電線保護管 FEP65	L=10.0m	10.0 m

単位数量計算書

細別：電線保護管C
規 格：FEP30/FEP40/FEP65

10 m当り

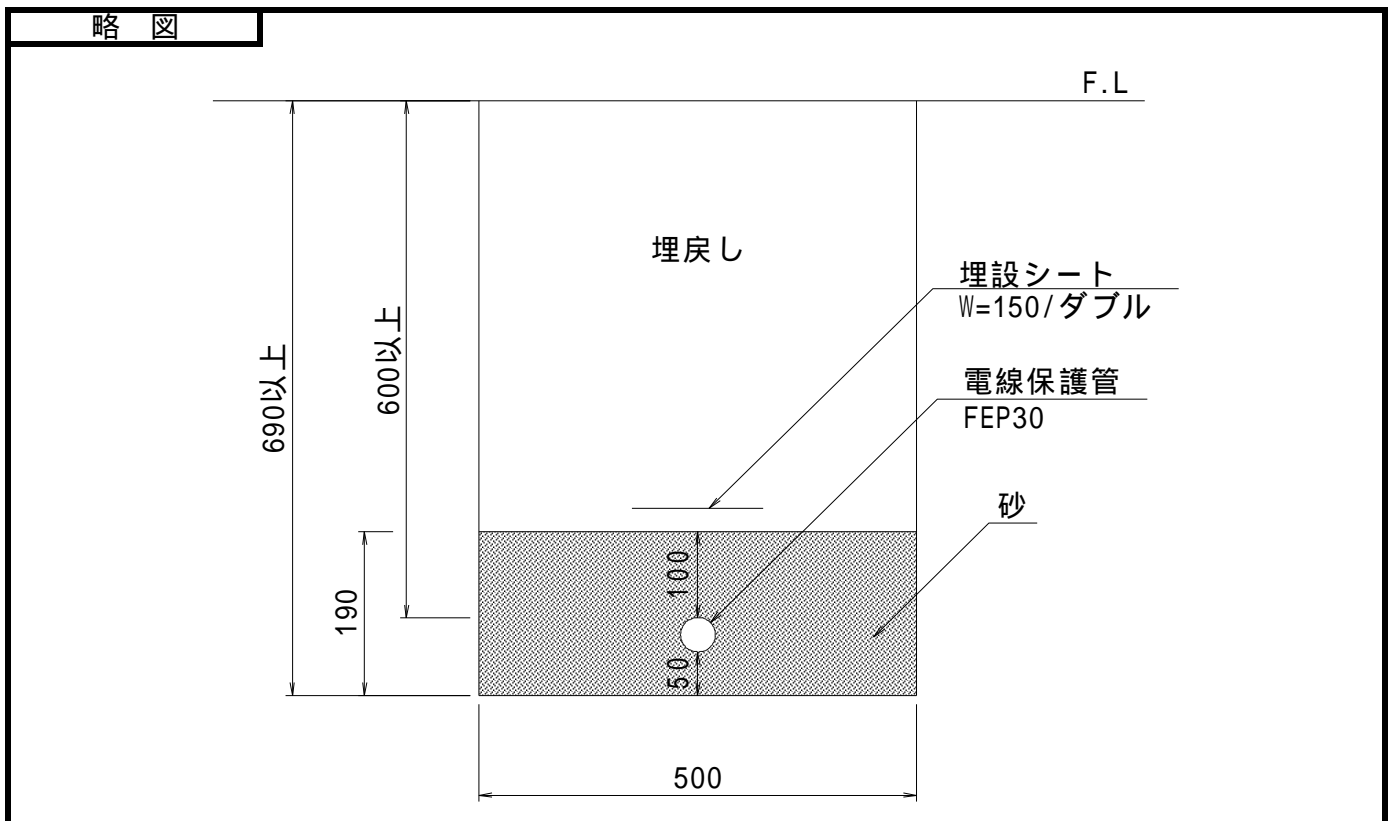


材料 / 規格	算 式	数 量
根切り	施工基面F.L-600 $V=0.50 \times (0.735-0.60) \times 10.0=0.68\text{m}^3$	
砂	$V=(0.50 \times 0.235 - 0.040^2 \times \frac{1}{4} - 0.054^2 \times \frac{1}{4} - 0.085^2 \times \frac{1}{4}) \times 10.0=1.083\text{m}^3$	0.7 m ³
埋設シート W=150mm ダブル	L=10.0m	1.08 m ³
電線保護管 FEP30	L=10.0m	10.0 m
電線保護管 FEP40	L=10.0m	10.0 m
電線保護管 FEP65	L=10.0m	10.0 m

単位数量計算書

細 別：電線保護管D
規 格：FEP30

10 m当り



材料 / 規格	算 式	数 量
根切り	施工基面F.L-600 $V=0.50*(0.69-0.60)*10.0=0.45m^3$	
砂	$V=(0.50*0.19-0.04^2*\pi/4)*10.0=0.937m^3$	0.5 m ³
埋設シート	L=10.0m	0.94 m ³
W=150mm ダブル		10.0 m
電線保護管	L=10.0m	
FEP30		10.0 m

単位数量計算書

細 別：引込柱
規 格：H5830

1 基当り

略 図		
材料 / 規格	算 式	数 量
砂利地業 RC-40、t=100	$V=0.85^2 \times \pi / 4 \times 0.10 = 0.06\text{m}^3$	0.1 m ³
スパイラルダクト 850	$L=1.1\text{m}$	1.1 m
コンクリート Fc18	$V=(0.85^2 \times \pi / 4 - 0.1398^2 \times \pi / 4) \times 1.00 = 0.552\text{m}^3$	0.55 m ³
引込柱 H5830	N=1基	1 基
分電盤ボックス 900 × 500	N=1個	1 個
D種接地 銅覆鋼棒 14 × 1.5m	N=1極	1 極

単位数量計算書

細 別：ハンドホールA
規 格：600×600×750h

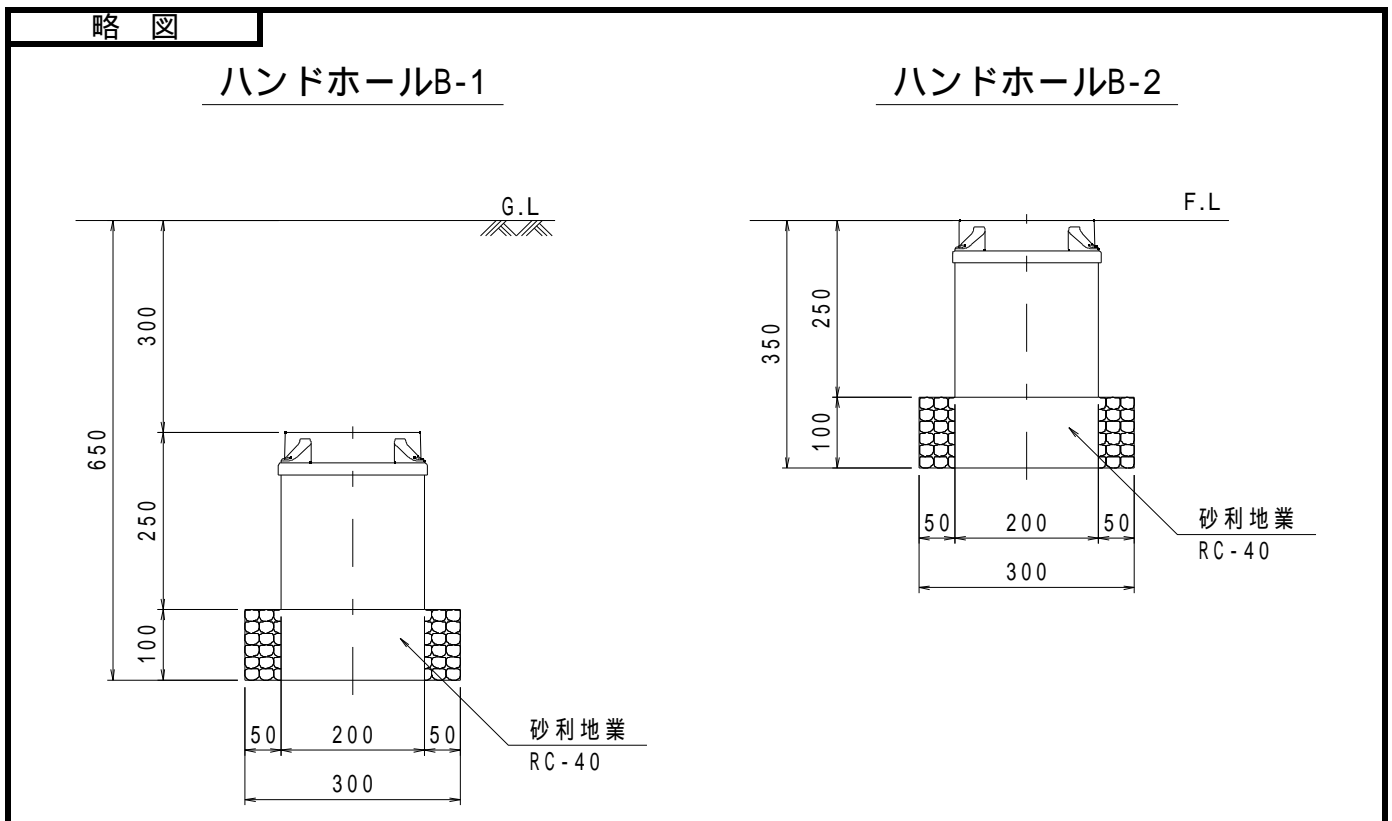
1 箇所当り

略 図		
材料 / 規格	算 式	数 量
根切り	施工基面F.L.-600 $V1=1.72^2 \times (1.06-0.60)=1.36\text{m}^3$	1.4 m3
床付け	$A=0.82^2=0.67\text{m}^2$	0.7 m2
埋戻し	$V2=1.36-(0.82^2 \times 0.10+0.72^2 \times (0.96-0.60))=1.11\text{m}^3$	1.1 m3
砂利地業 RC-40、t=100	$V=0.82^2 \times 0.10=0.07\text{m}^3$	0.1 m3
ハンドホール 600×600×750h 鉄蓋含む	N=1基	1 基

単位数量計算書

細 別：ハンドホールB
規 格：200×200×250h

1 箇所当り



材料 / 規格	算 式	数 量
根切り-1	$V1=1.20^2 \times 0.65=0.94\text{m}^3$	0.9 m3
根切り-2	施工基面F.L-180 $V2=1.20^2 \times (0.35-0.18)=0.24\text{m}^3$	0.2 m3
床付け	$A=0.30^2=0.09\text{m}^2$	0.1 m2
埋戻し-1	$V3=0.94 - (0.30^2 \times 0.10 + 0.20^2 \times 0.25)=0.92\text{m}^3$	0.9 m3
埋戻し-2	$V4=0.24 - (0.30^2 \times 0.10 + 0.20^2 \times (0.25-0.18))=0.23\text{m}^3$	0.2 m3
砂利地業 RC-40、t=100	$V=0.30^2 \times 0.10=0.009\text{m}^3$	0.01 m3
ハンドホール 200×200×250h	N=1基	1 基

単位数量計算書

細 別：コンセント柱
規 格：W90×D45×H500

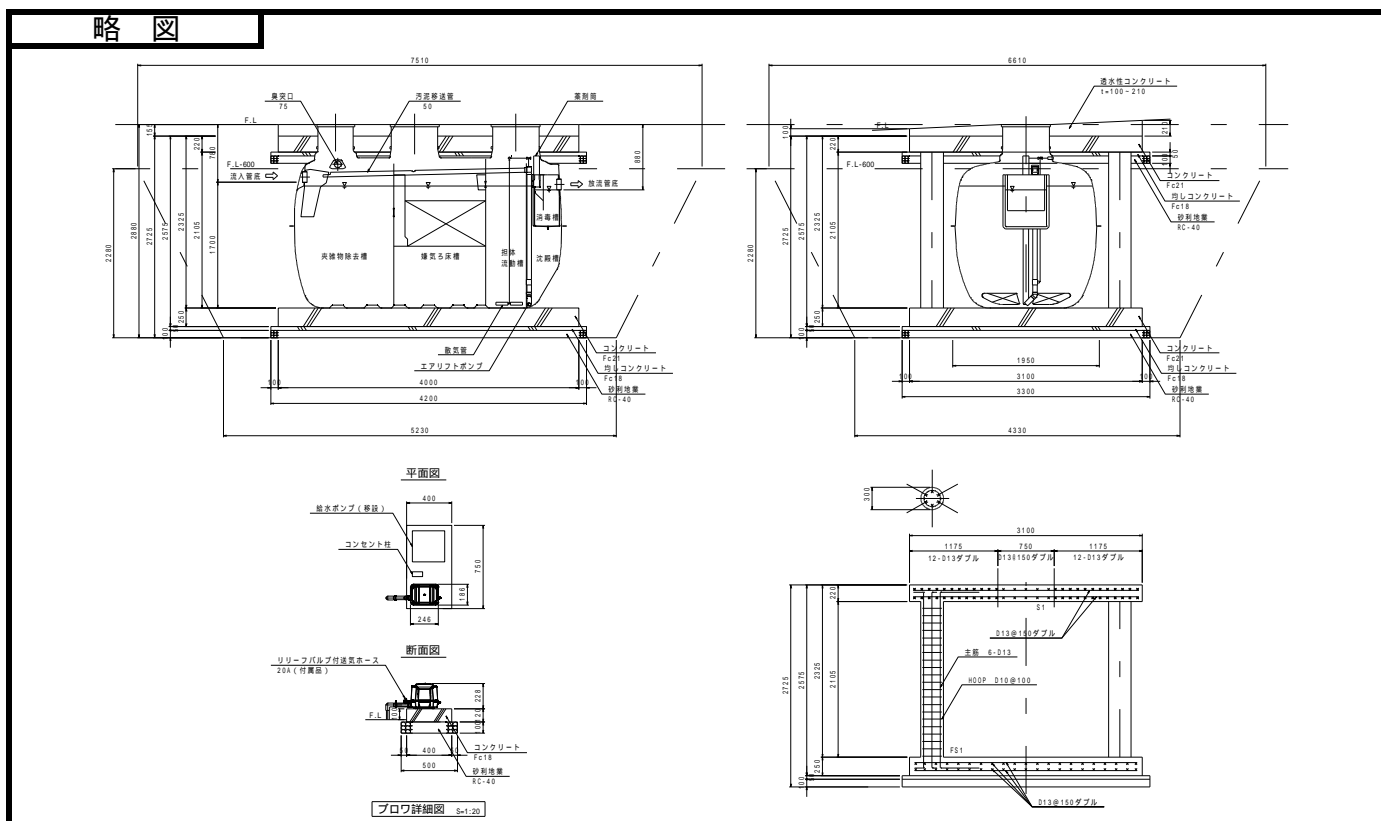
1 基当り

略 図		材 料 / 規 格	算 式	数 量
根切り			$V1=1.09*1.045*0.35=0.40m3$	0.4 m3
埋戻し			$V=0.40-0.09*0.045*0.35=0.40m3$	0.4 m3
コンセント柱 W90×D45×H500		N=1基		1 基
D種接地 銅覆鋼棒 14×1.5m		N=1極		1 極

単位数量計算書

細 別：浄化槽
規 格：4000×3100×2725h

1 箇所当り



材料/規格	算 式	数 量
根切り	$V1=(5.23*6.61+7.51*4.33+2*(7.51*6.61+5.23*4.33))*2.28/6=80.43m^3$	80.4 m ³
床付け	$A=4.20*3.30=13.86m^2$	13.9 m ²
埋戻し	$V=80.43-(4.20*3.30*0.15+4.00*3.10*0.25+0.30^2/4*2.105*6+3.685*2.00*(2.28-0.40))=60.50m^3$	60.5 m ³
砂利地業 RC-40、t=100	浄化槽 $V1=4.20*3.30*0.10*2=2.77m^3$ プロワ $V2=0.50*0.85*0.10=0.04m^3$ $V=2.77+0.04=2.81m^3$	2.8 m ³
鉄筋 D10	D10 (0.56kg/m) フープ筋 $L=((0.30-0.07*2)+0.40)*25*6=135.40m$ $W=135.40*0.56=75.82kg$	75.8 kg

単位数量計算書

細 別：浄化槽
規 格：4000×3100×2725h

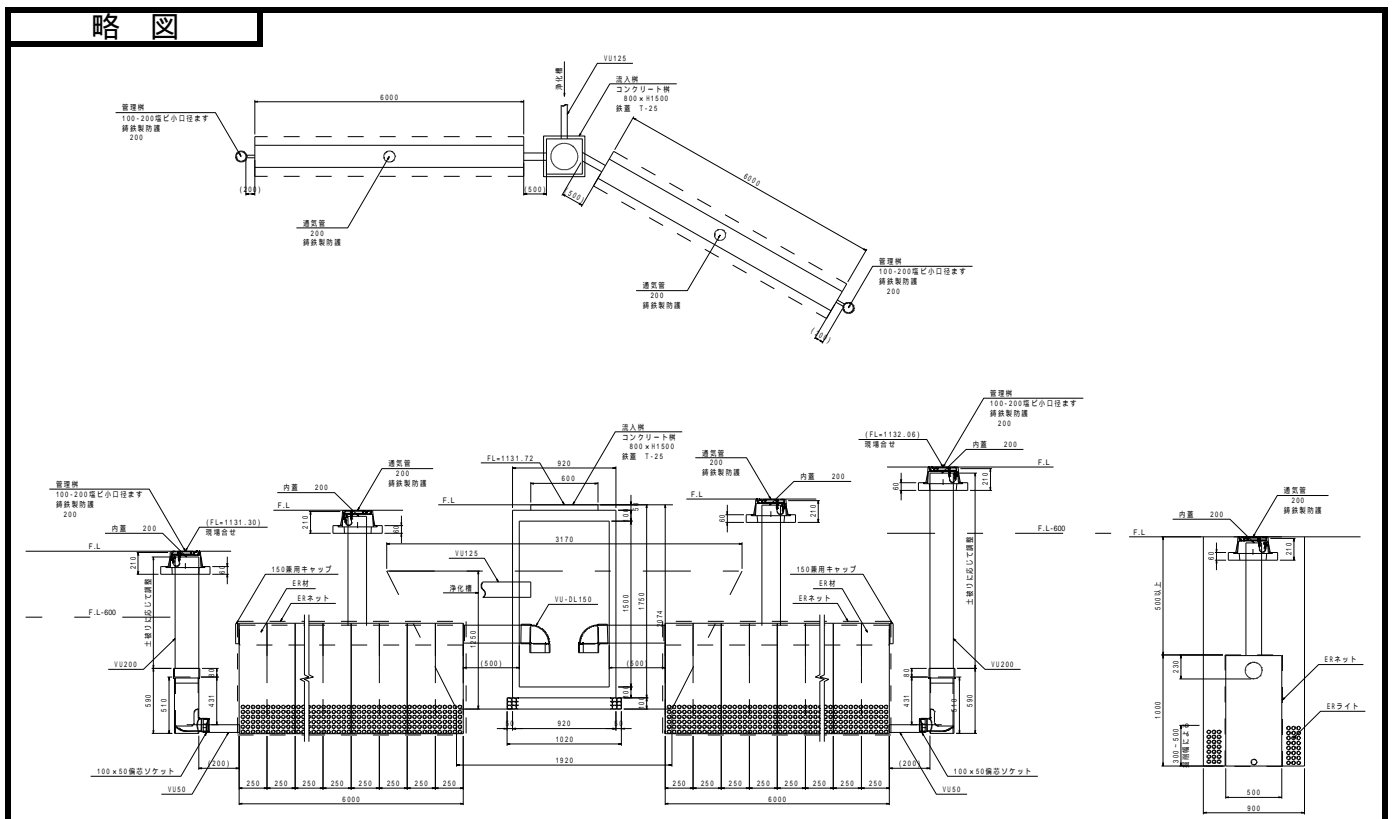
1 箇所当り

材 料 / 規 格	算 式	数 量
鉄筋 D13	D13 (0.995kg/m) 主筋 $L1 = (2.575 - 0.07 \times 2 + 0.40 \times 2) \times 6 \times 6 = 116.46m$ スラブ筋 $L2 = (3.10 - 0.70 \times 2) \times 26 \times 2 \times 2 = 176.80m$ $L3 = (4.00 - 0.70 \times 2) \times 20 \times 2 \times 2 = 208.00m$ $L = 116.46 + 176.80 + 208.00 = 501.26m$ $W = 501.26 \times 0.995 = 498.75kg$	498.8 kg
型枠	浄化槽(捨てコンクリート) $A1 = (4.20 + 3.30) \times 2 \times 0.05 \times 2 = 1.50m^2$ 浄化槽(基礎コンクリート) $A2 = (4.00 + 3.10) \times 2 \times 0.25 + (4.00 + 3.10) \times 2 \times 0.22 = 6.67m^2$ ブロウ $A3 = (0.40 + 0.75) \times 2 \times 0.12 = 0.28m^2$ $A = 1.50 + 6.67 + 0.28 = 8.45m^2$	8.5 m ²
ボイド 300	$L = 2.105 \times 6 = 12.63m$	12.6 m
捨てコンクリート Fc18	$V = 4.20 \times 3.30 \times 0.05 \times 2 = 1.386m^3$	1.39 m ³
コンクリート Fc18	ブロウ基礎 $V = 0.40 \times 0.75 \times 0.12 = 0.036m^3$	0.04 m ³
コンクリート Fc21	$V = 4.00 \times 3.10 \times 0.25 + (4.00 \times 3.10 - (0.45^2 + 0.60^2 \times 2) \times /4) \times 0.22 + 0.30^2 \times /4 \times 2.105 = 5.817m^3$	5.82 m ³
浄化槽 4000×3100×2725h	N=1台	1 台

単位数量計算書

細 別：蒸発散浸潤装置
規 格：W900×L12000

1 箇所当り



材料 / 規格	算 式	数 量
根切り	平均深さ：FL-2074 施工基面FL-600 $V1=0.90*(2.074-0.60)*6.5*2+(3.17^2+3.17*1.92+1.92^2)*1.25/3=25.50m^3$	25.5 m ³
床付け	$A=0.50*12+1.02^2=7.04m^2$	7.0 m ²
埋戻し	$V=25.50-(0.50*1.00*12+0.40*0.40*12+1.02^2*0.10+0.92^2*1.15)=16.50m^3$	16.5 m ³
砂利地業 RC-40、t=100	$V=1.02^2*0.10=0.10m^3$	0.1 m ³
蒸発散浸潤装置 W900×L12000 流 入桧含む	N=1式	1 式