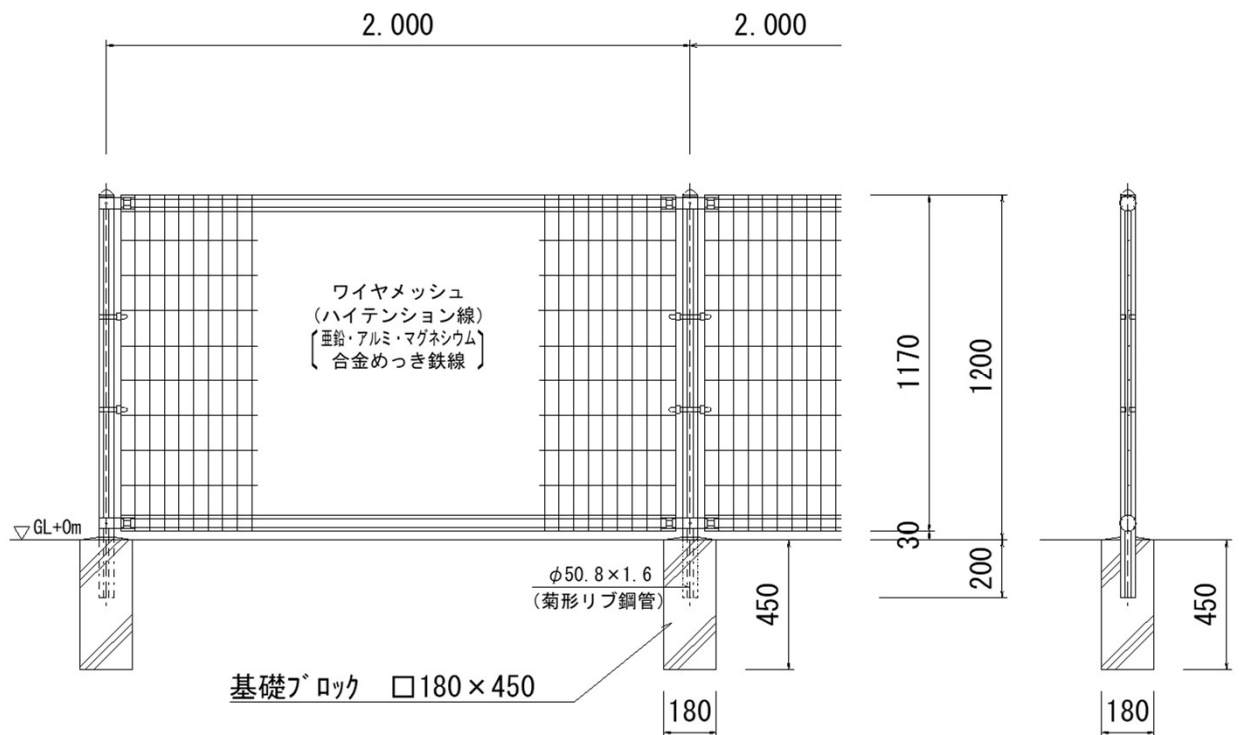


メッシュフェンス撤去

100.0 m 当り

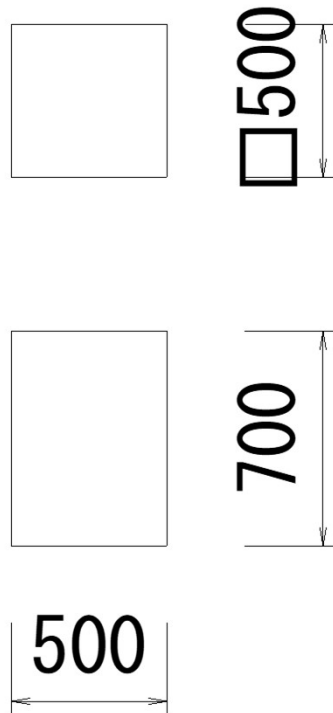


参考単位重量: 6.5kg/m
※H1200標準重量

工 種	計 算 式	数 量
メッシュフェンス H=1200	100.000 =	100.00 m
構造物取壊し 基礎 無筋二次	$(0.18 \times 0.18 \times 0.45) \times 100.0 / 2.0$ =	0.73 m3
殻運搬 無筋二次	0.73 =	0.730 m3
殻処分 無筋二次	$0.73 \times 2.50 \text{t} / \text{m}^3$ =	1.825 t
発生材運搬 金属くず	$6.5 \text{kg} \times 100.0 / 1000$ =	0.650 t

門柱基礎撤去

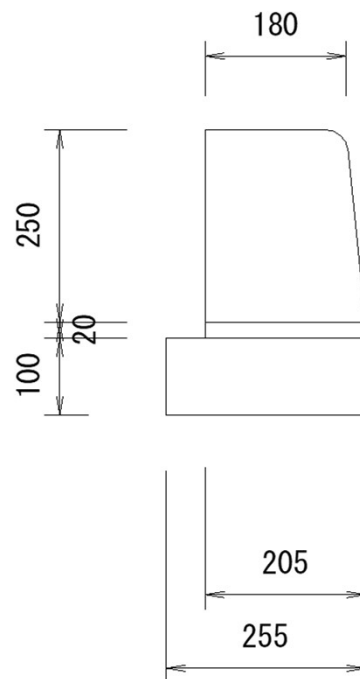
10.0 箇所 当り



工 種	計 算 式	数 量
構造物取壊し		
無筋	$0.50 \times 0.50 \times 0.70 \times 10.0 =$	1.750 m3
殻運搬		
無筋	$1.75 =$	1.750 m3
殻処分		
無筋	$1.75 \times 2.35 \text{t/m}^3 =$	4.113 t

歩車道境界BL撤去

10.0 m 当り



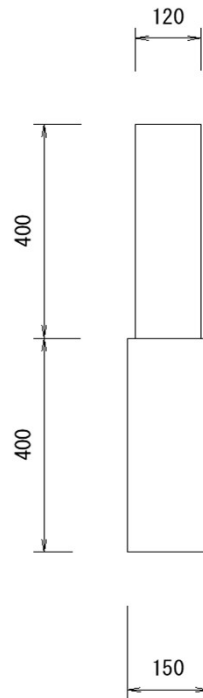
参考単位重量70kg/本
※片面歩車道境界ブロックB

工 種	計 算 式	数 量
構造物取壊し ブロック 無筋二次	$0.070\text{t}/0.60/2.35\text{t}/\text{m}^3 \times 10.0$	= 0.496 m3
構造物取壊し 基礎 無筋	$(0.205 \times 0.02 + 0.255 \times 0.10) \times 10.0$	= 0.296 m3
殻運搬 無筋二次	0.50	= 0.500 m3
殻処分 無筋二次	$0.5 \times 2.35\text{t}/\text{m}^3$	= 1.175 t
殻運搬 無筋	0.30	= 0.300 m3
殻処分 無筋	$0.3 \times 2.35\text{t}/\text{m}^3$	= 0.705 t

ブロック塀撤去(ANO.2+10付近)

10.0 m 当り

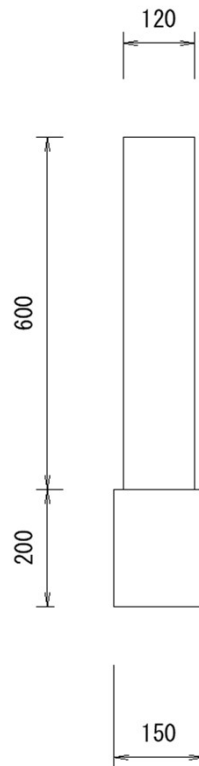
ANO. 2+10 付近



工 種	計 算 式	数 量
構造物取壊し ブロック 有筋	$(0.12 \times 0.40) \times 10.0 =$	0.48 m ³
構造物取壊し 基礎 有筋	$(0.15 \times 0.40) \times 10.0 =$	0.60 m ³
殻運搬 がれき	0.48 =	0.480 m ³
殻処分 がれき	$0.48 \times 2.50 \text{t/m}^3 =$	1.200 t
殻運搬 有筋	0.60 =	0.600 m ³
殻処分 有筋	$0.6 \times 2.50 \text{t/m}^3 =$	1.500 t

ブロック塀撤去(BNO.0+2.7付近)

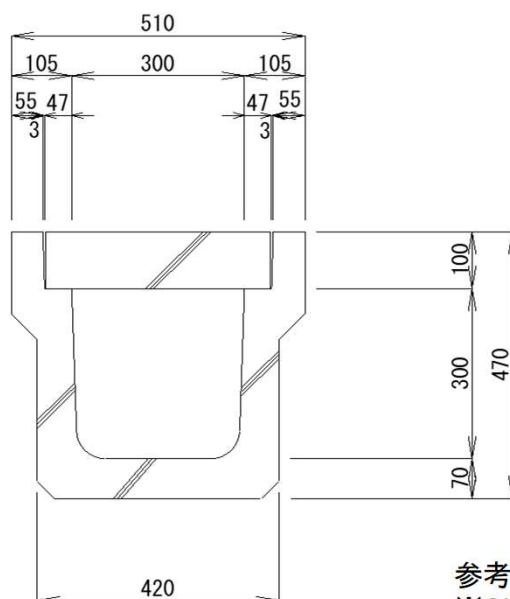
10.0 m 当り



工 種	計 算 式	数 量
構造物取壊し ブロック 有筋	$(0.12 \times 0.60) \times 10.0$ =	0.72 m3
構造物取壊し 基礎 有筋	$(0.15 \times 0.20) \times 10.0$ =	0.30 m3
殻運搬 がれき	0.72 =	0.720 m3
殻処分 がれき	$0.72 \times 2.50 \text{t/m}^3$ =	1.800 t
殻運搬 有筋	0.30 =	0.300 m3
殻処分 有筋	$0.3 \times 2.50 \text{t/m}^3$ =	0.750 t

県型側溝撤去

10.0 m 当り



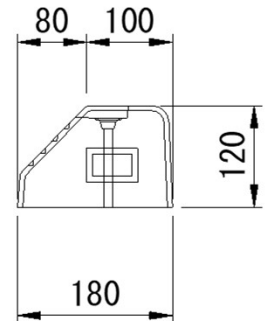
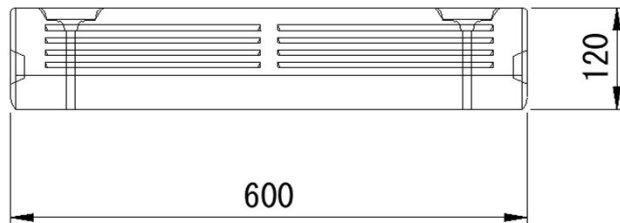
参考単位重量: 413kg/本
※CH-25 30×30

参考単位重量46kg/枚
※CHL-25 30

工 種	計 算 式	数 量
構造物取壊し 側溝 有筋二次	$0.413\text{t}/2.0/2.50\text{t}/\text{m}^3 \times 10.0$	= 0.826 m3
構造物取壊し 蓋 有筋二次	$0.046\text{t}/0.50/2.50\text{t}/\text{m}^3 \times 10.0$	= 0.368 m3
殻運搬 有筋二次	$0.826 + 0.368$	= 1.194 m3
殻処分 有筋二次	$1.194 \times 2.50\text{t}/\text{m}^3$	= 2.985 t

車止めBL撤去

10.0 個 当り

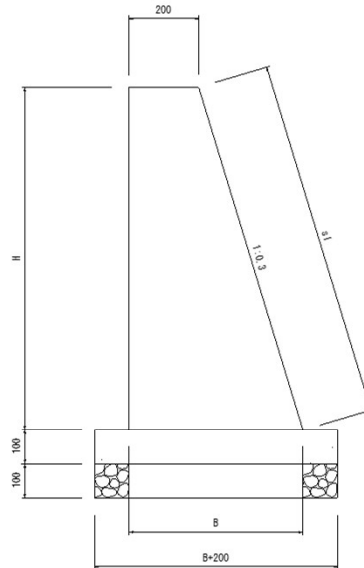


参考単位重量25kg/本
※NSP-120B

工 種	計 算 式	数 量
構造物取壊し ブロック 有筋二次	$0.025\text{t}/\text{個}/2.50\text{t}/\text{m}^3 \times 10.0$	$= 0.100 \text{ m}^3$
殻運搬 有筋二次	0.10	$= 0.100 \text{ m}^3$
殻処分 有筋二次	$0.1 \times 2.50\text{t}/\text{m}^3$	$= 0.250 \text{ t}$

重力式擁壁工

1.0 式 当り



重力式擁壁工 寸法・数量表

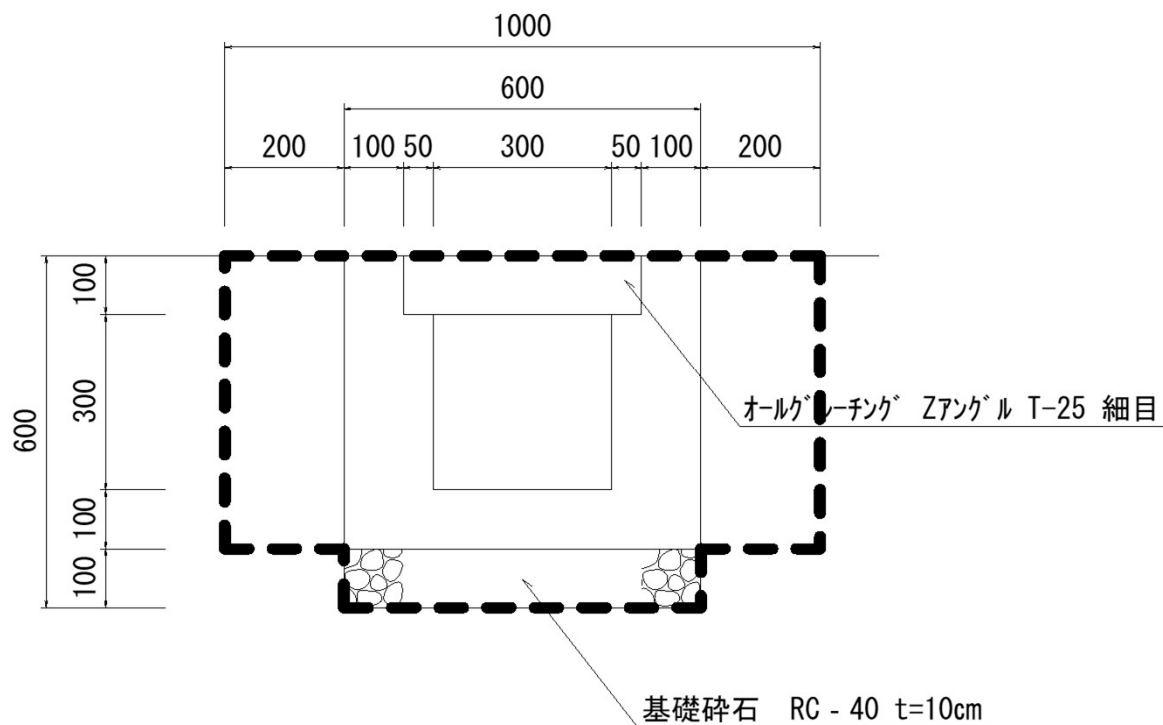
10m 当たり

H	B	s l	コンクリート (m3)	型枠 (m2)	均コンクリート (m3)	均コン型枠 (m2)	基礎碎石 (m2)
500	350	522	1.38	10.22	0.55	0.20	5.50
600	380	626	1.74	12.26	0.58	0.20	5.80
700	410	731	2.14	14.31	0.61	0.20	6.10
800	440	835	2.56	16.35	0.64	0.20	6.40
900	470	940	3.02	18.40	0.67	0.20	6.70
1000	500	1044	3.50	20.44	0.70	0.20	7.00

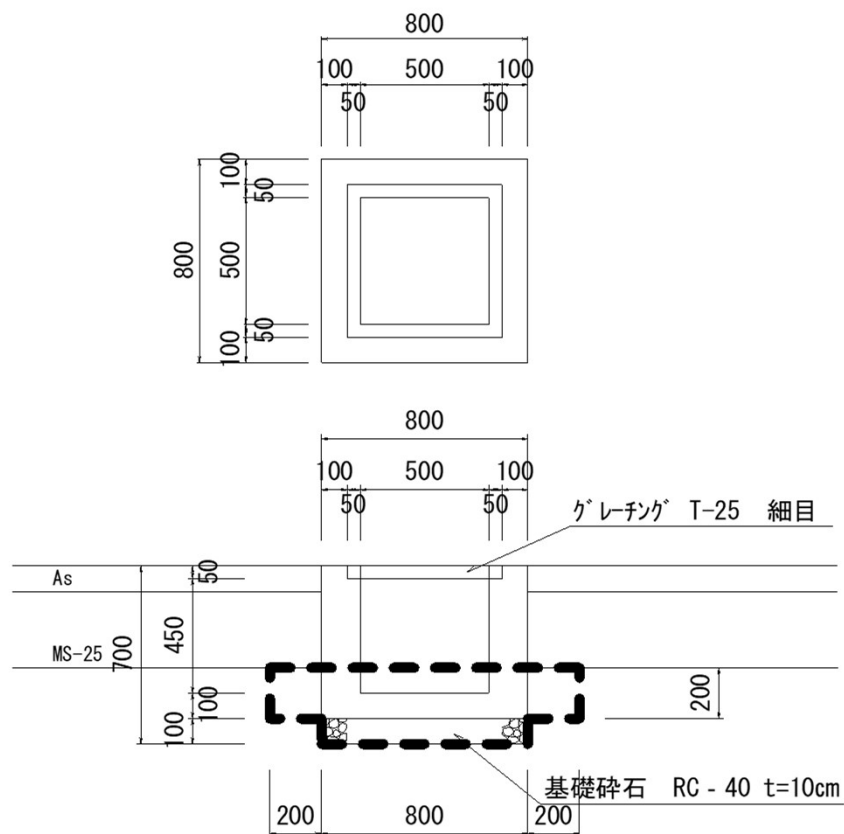
工 種	計 算 式	数 量
基礎碎石 RC-40 t=10cm	$(4.30 \times 5.50 + 6.00 \times 5.80 + 10.00 \times 6.10 + 10.00 \times 6.40 + 5.35 \times 6.70 + 33.10 \times 7.00) / 10.00$	= 45.10 m2
均しコン BB 18N t=10cm	$(4.30 \times 0.55 + 6.00 \times 0.58 + 10.00 \times 0.61 + 10.00 \times 0.64 + 5.35 \times 0.67 + 33.10 \times 0.70) / 10.00$	= 4.51 m3
型枠 均しコン	$0.10 \times 68.75 \times 2$	= 13.75 m2
コンクリート BB 18N	$(4.30 \times 1.38 + 6.00 \times 1.74 + 10.00 \times 2.14 + 10.00 \times 2.56 + 5.35 \times 3.02 + 33.10 \times 3.50) / 10.00$	= 19.54 m3
型枠 小型構造物	$(4.30 \times 10.22 + 6.00 \times 12.26 + 10.00 \times 14.31 + 10.00 \times 16.35 + 5.35 \times 18.40 + 33.10 \times 20.44) / 10.00$	= 119.91 m2
土工		
別紙数量計算書より		

横断側溝

10.0 m 当り



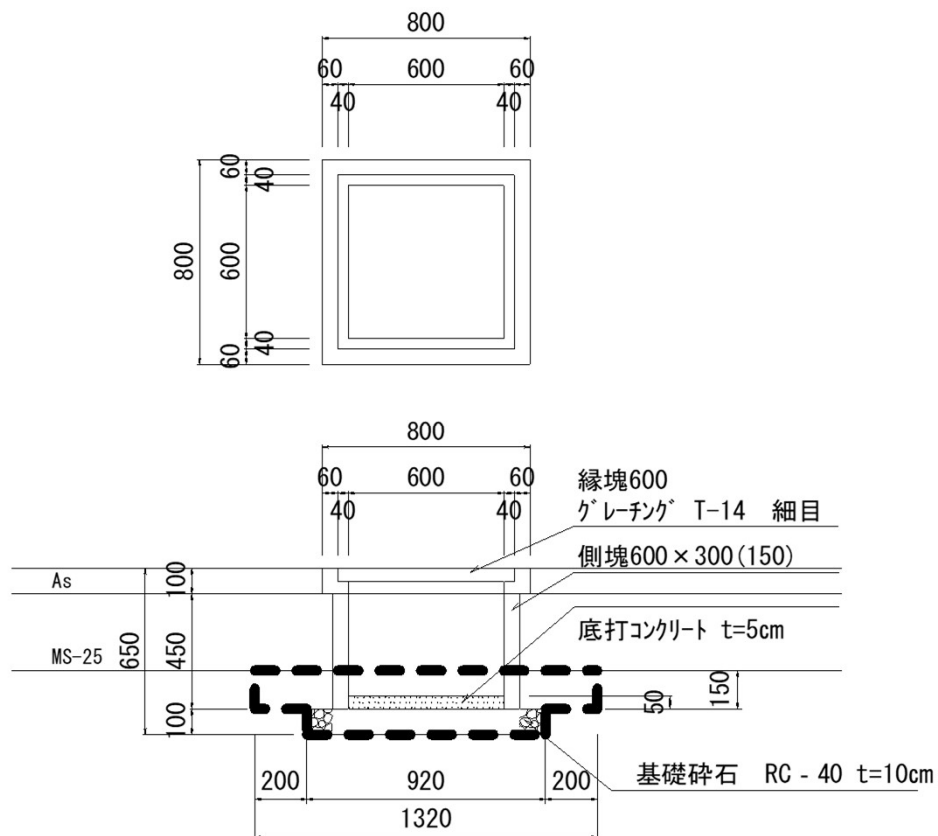
工 種	計 算 式	数 量
基礎碎石 RC-40 t=10cm	0.60×10.0	= 6.00 m ²
横断側溝 オールケレーチング Zアングル	$10.0 / 2.0$	= 5.00 本
土工		
床掘	$(0.60 \times 0.10 + 1.00 \times 0.50) \times 10.0$	= 5.600 m ³
埋戻	$0.20 \times 0.50 \times 2 \times 10.0$	= 2.000 m ³
発生土	床掘 - 埋戻 / 0.9	= 3.378 m ³



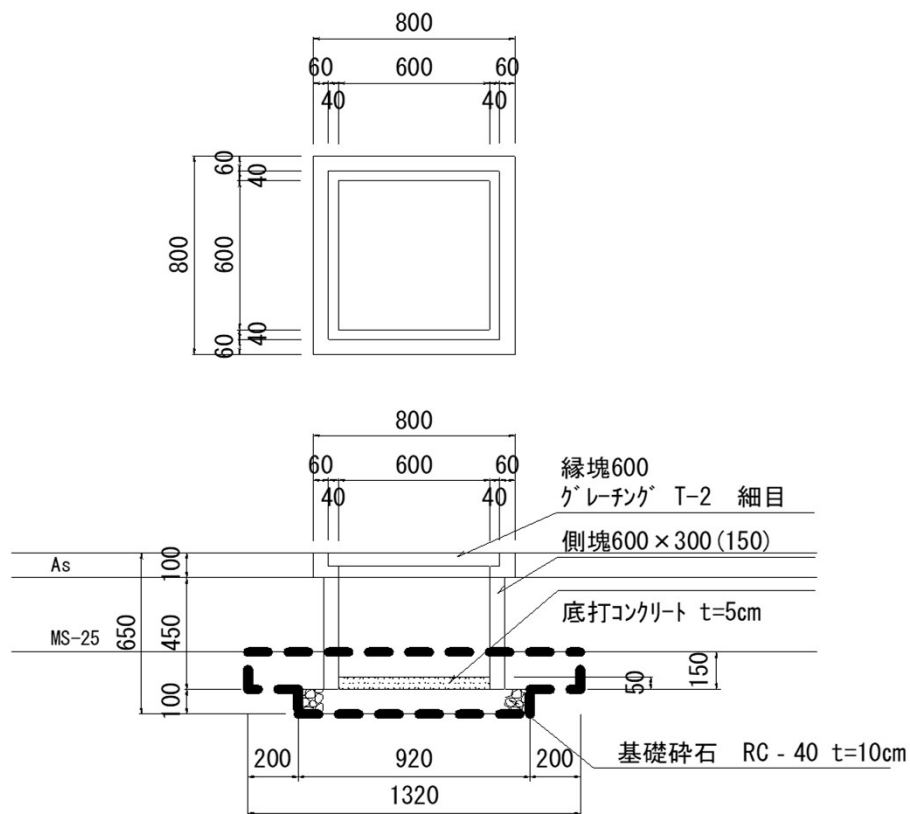
工 種	計 算 式	数 量
基礎碎石 RC-40 t=10cm	$0.80 \times 0.80 \times 10.0$	= 8.46 m ²
コンクリート BB 18N	$(0.80 \times 0.80 \times 0.60 - 0.50 \times 0.50 \times 0.45 - 0.60 \times 0.60 \times 0.05) \times 10.0$	= 2.54 m ³
型枠 小型	$(0.80 \times 0.60 \times 4 + 0.50 \times 0.45 \times 4 + 0.60 \times 0.05 \times 4) \times 10.0$	= 29.40 m ²
グレーチング □500用 T-25 細目	10.000	= 10.00 枚
土工		
床掘	$(0.80 \times 0.80 \times 0.10 + 1.20 \times 1.20 \times 0.20) \times 10.0$	= 3.520 m ³
埋戻	$(1.20 \times 1.20 - 0.80 \times 0.80) \times 0.20 \times 10.0$	= 1.600 m ³
発生土	床掘-埋戻/0.9	= 1.742 m ³

CD柵 A

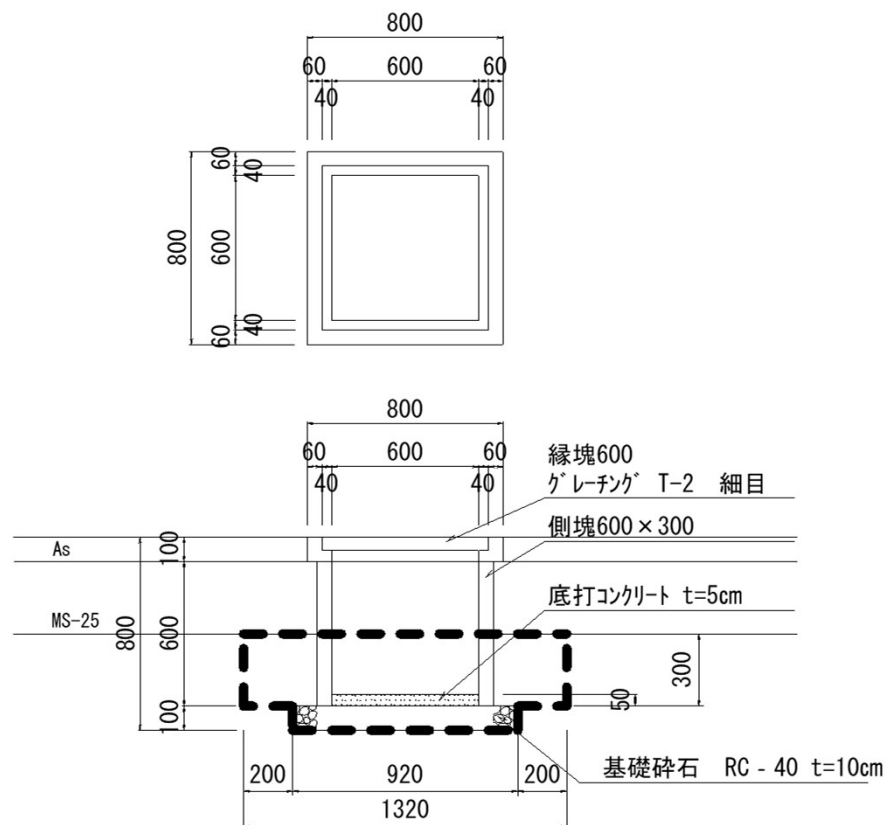
10.0 箇所 当り



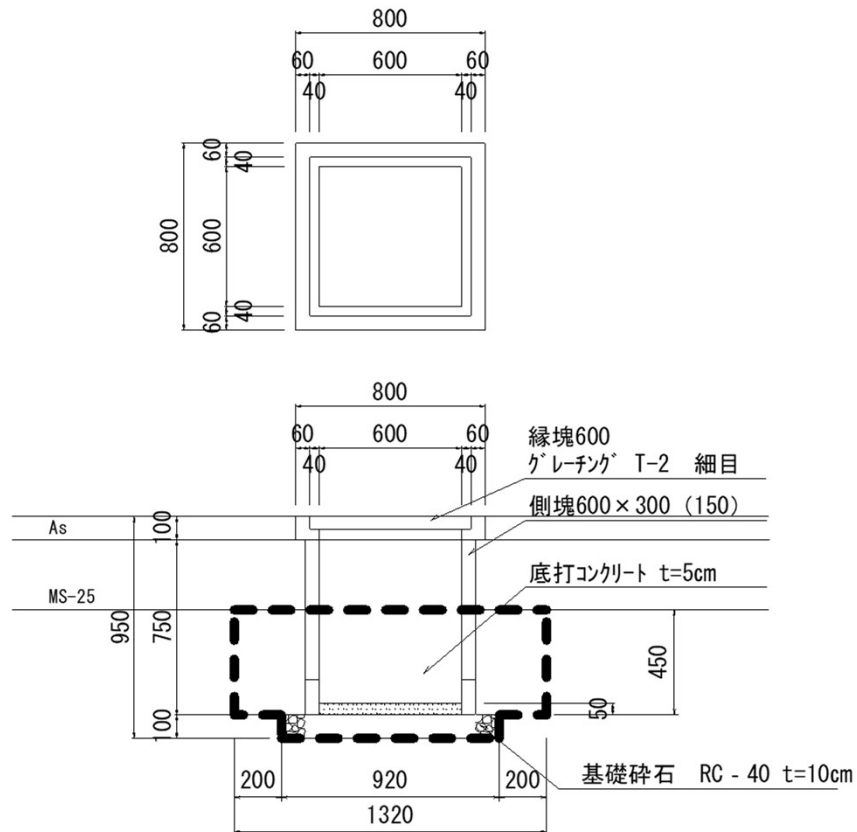
工 種	計 算 式	数 量
基礎碎石 RC-40 t=10cm	$0.92 \times 0.92 \times 10.0$	= 8.46 m ²
縁塊 600 × 600	10.000	= 10.00 個
側塊 600 × 600 × 300	10.000	= 10.00 個
側塊 600 × 600 × 150	10.000	= 10.00 個
底打コンクリート BB 18N t=50mm	$0.60 \times 0.60 \times 0.05 \times 10.0$	= 0.18 m ³
グレーチング HCDI-W T-14 細目	10.000	= 10.00 枚
土工		
床掘	$(0.92 \times 0.92 \times 0.10 + 1.32 \times 1.32 \times 0.15) \times 10.0$	= 3.460 m ³
埋戻	$(1.32 \times 1.32 - 0.72 \times 0.72) \times 0.15 \times 10.0$	= 1.836 m ³
発生土	床掘-埋戻/0.9	= 1.420 m ³



工 種	計 算 式	数 量
基礎砕石 RC-40 t=10cm	$0.92 \times 0.92 \times 10.0$	= 8.46 m ²
縁塊 600 × 600	10.000	= 10.00 個
側塊 600 × 600 × 300	10.000	= 10.00 個
側塊 600 × 600 × 150	10.000	= 10.00 個
底打コンクリート BB 18N t=50mm	$0.60 \times 0.60 \times 0.05 \times 10.0$	= 0.18 m ³
グレーチング HCDI-W T-2 細目	10.000	= 10.00 枚
土工		
床掘	$(0.92 \times 0.92 \times 0.10 + 1.32 \times 1.32 \times 0.15) \times 10.0$	= 3.460 m ³
埋戻	$(1.32 \times 1.32 - 0.72 \times 0.72) \times 0.15 \times 10.0$	= 1.836 m ³
発生土	床掘-埋戻/0.9	= 1.420 m ³



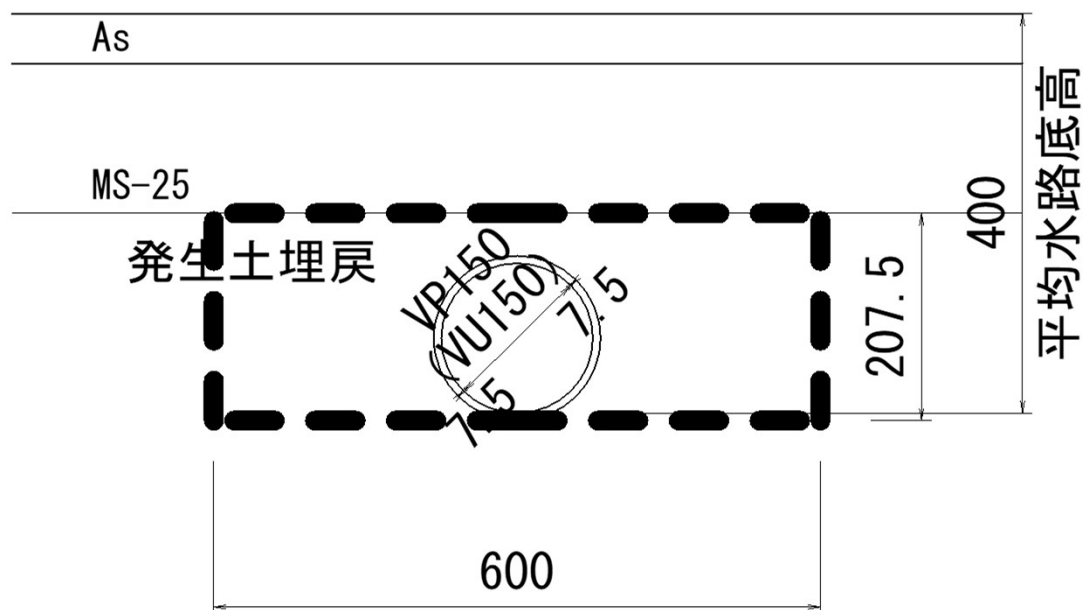
工 種	計 算 式	数 量
基礎砕石 RC-40 t=10cm	$0.92 \times 0.92 \times 10.0$	= 8.46 m ²
縁塊 600 × 600	10.000	= 10.00 個
側塊 600 × 600 × 300	20.000	= 20.00 個
底打コンクリート BB 18N t=50mm	$0.60 \times 0.60 \times 0.05 \times 10.0$	= 0.18 m ³
グレーチング HC DI-W T-2 細目	10.000	= 10.00 枚
土工		
床掘	$(0.92 \times 0.92 \times 0.10 + 1.32 \times 1.32 \times 0.30) \times 10.0$	= 6.074 m ³
埋戻	$(1.32 \times 1.32 - 0.72 \times 0.72) \times 0.30 \times 10.0$	= 3.672 m ³
発生土	床掘-埋戻/0.9	= 1.994 m ³



工 種	計 算 式	数 量
基礎砕石 RC-40 t=10cm	$0.92 \times 0.92 \times 10.0$	= 8.46 m ²
縁塊 600 × 600	10.000	= 10.00 個
側塊 600 × 600 × 300	20.000	= 20.00 個
側塊 600 × 600 × 150	10.000	= 10.00 個
底打コンクリート BB 18N t=50mm	$0.60 \times 0.60 \times 0.05 \times 10.0$	= 0.18 m ³
グレーチング HCDI-W T-2 細目	10.000	= 10.00 枚
土工		
床掘	$(0.92 \times 0.92 \times 0.10 + 1.32 \times 1.32 \times 0.45) \times 10.0$	= 8.687 m ³
埋戻	$(1.32 \times 1.32 - 0.72 \times 0.72) \times 0.45 \times 10.0$	= 5.508 m ³
発生土	床掘-埋戻/0.9	= 2.567 m ³

暗渠排水管 (VP150,VU150)

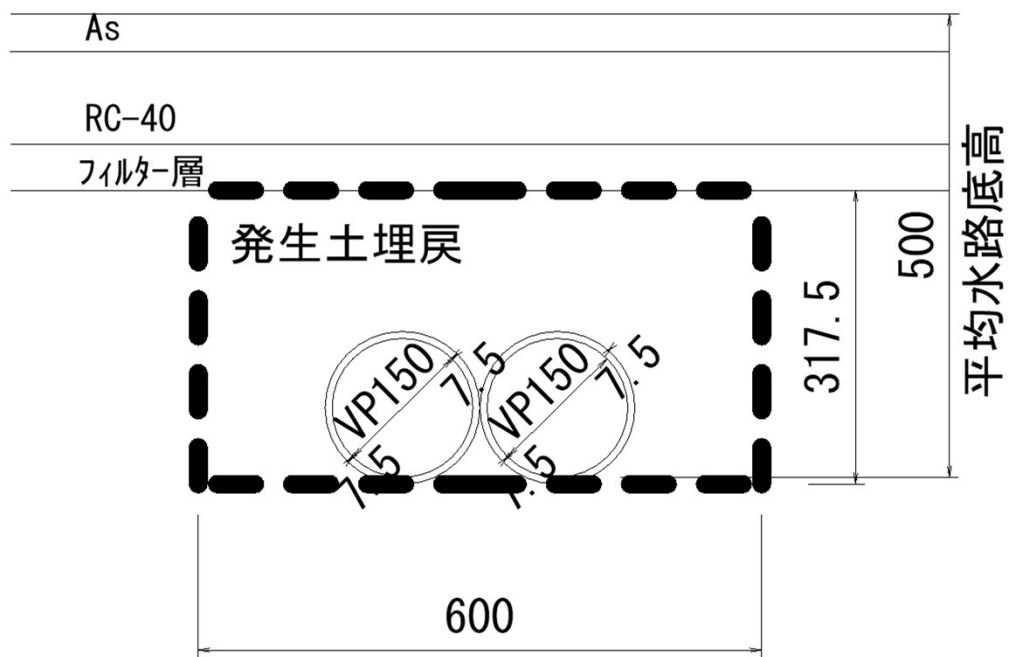
10.0 m 当り



工 種	計 算 式	数 量
塩ビ管		
VP150	10.000 =	10.00 m2
(塩ビ管)		
(VU150)	10.000 =	10.00 m2
土工		
床掘	$(0.60 \times 0.2075) \times 10.0 =$	1.245 m3
埋戻	$(0.60 \times 0.2075 - 0.165^2 \times \pi / 4) \times 10.0 =$	1.031 m3
発生土	床掘-埋戻/0.9 =	0.099 m3

暗渠排水管 (VU150×2)

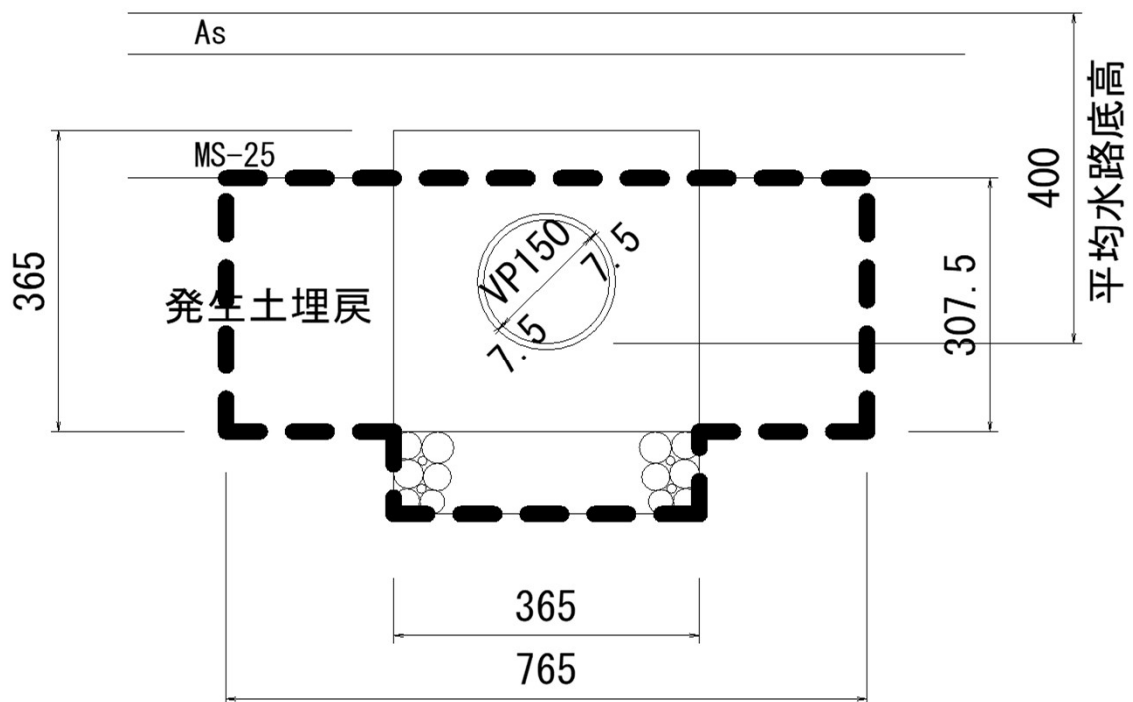
10.0 m 当り



工 種	計 算 式	数 量
塩ビ管 VU150	20.000 =	20.00 m2
土工		
床掘	$(0.60 \times 0.3175) \times 10.0 =$	1.905 m3
埋戻	$(0.60 \times 0.3175 - 0.216^2 \times \pi / 4 \times 2) \times 10.0 =$	1.172 m3
発生土	床掘-埋戻/0.9 =	0.603 m3

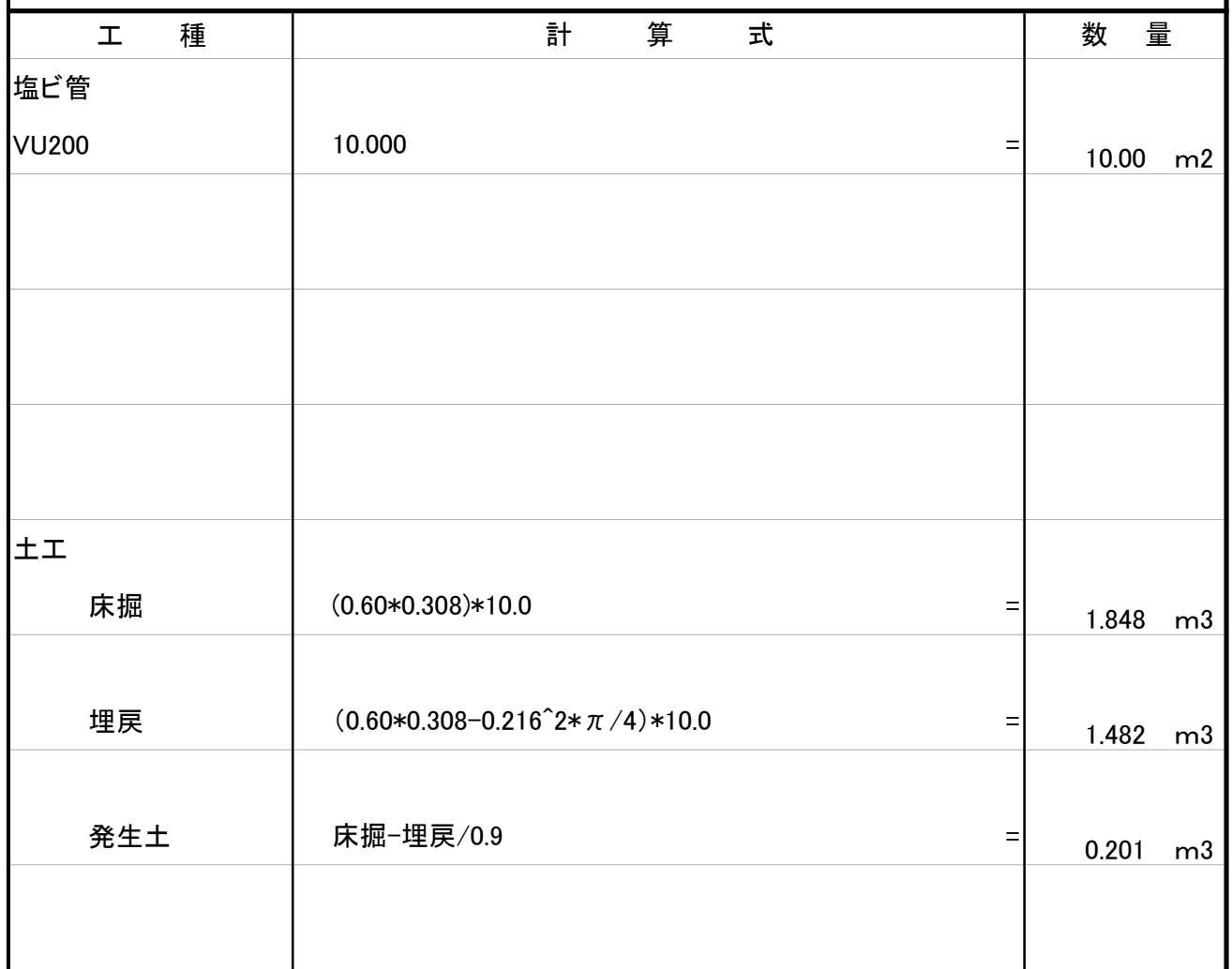
暗渠排水管 (VP150巻コン基礎)

10.0 m 当り



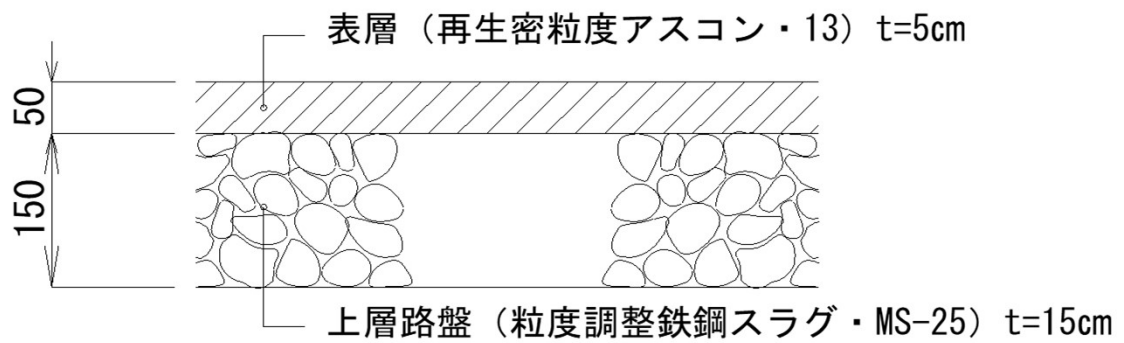
工 種	計 算 式	数 量
塩ビ管 VP150	10.000 =	10.00 m2
コンクリート BB 18N	$(0.365 \times 0.365 - 0.165^2 \times \pi / 4) \times 10.0$ =	1.12 m3
型 枠 小型	$0.365 \times 10.0 \times 2$ =	7.30 m2
基礎碎石 RC-40 t=10cm	0.365×10.0 =	3.65 m2
土工		
床掘	$(0.365 \times 0.10 + 0.765 \times 0.3075) \times 10.0$ =	2.717 m3
埋戻	$(0.20 \times 0.3075) \times 2 \times 10.0$ =	1.230 m3
発生土	床掘-埋戻/0.9 =	1.350 m3

10.0 m 当り



駐車場舗装(普通車)

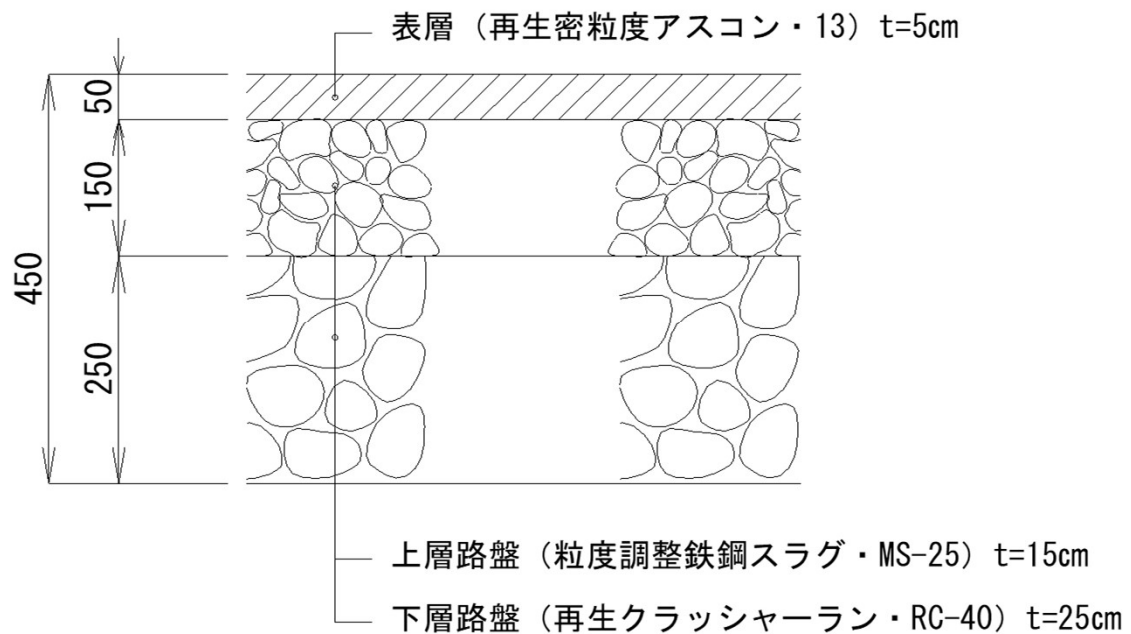
10.0 m2 当り



工 種	計 算 式	数 量
路盤工		
MS-25 t=15cm	10.000 =	10.00 m2
表層工		
再生密粒度13mm t=5cm	10.000 =	10.00 m2
土工		
別紙数量計算書より		

駐車場舗装(大型車)

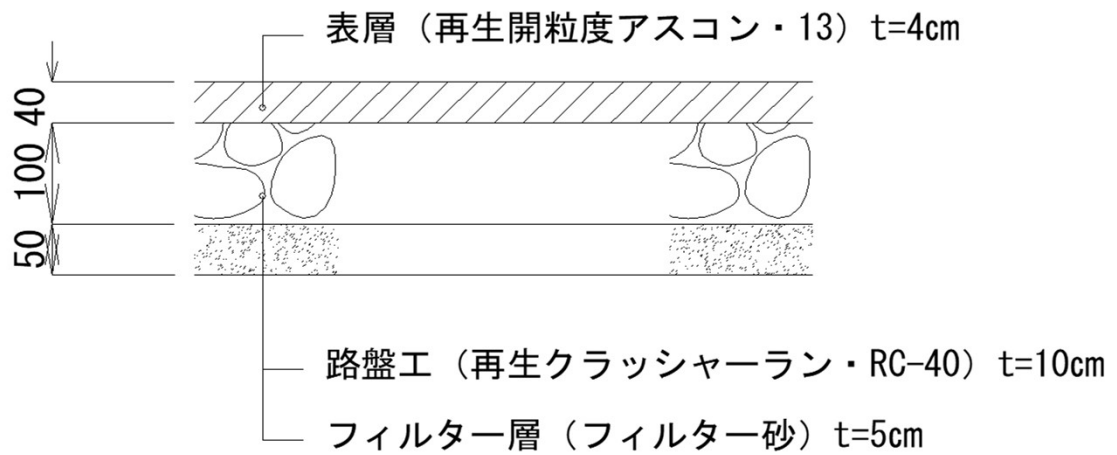
10.0 m2 当り



工 種	計 算 式	数 量
下層路盤工		
RC-40 t=25cm	10.000 =	10.00 m2
上層路盤工		
MS-25 t=15cm	10.000 =	10.00 m2
表層工		
再生密粒度13mm t=5cm	10.000 =	10.00 m2
土工		
別紙数量計算書より		

歩道舗装

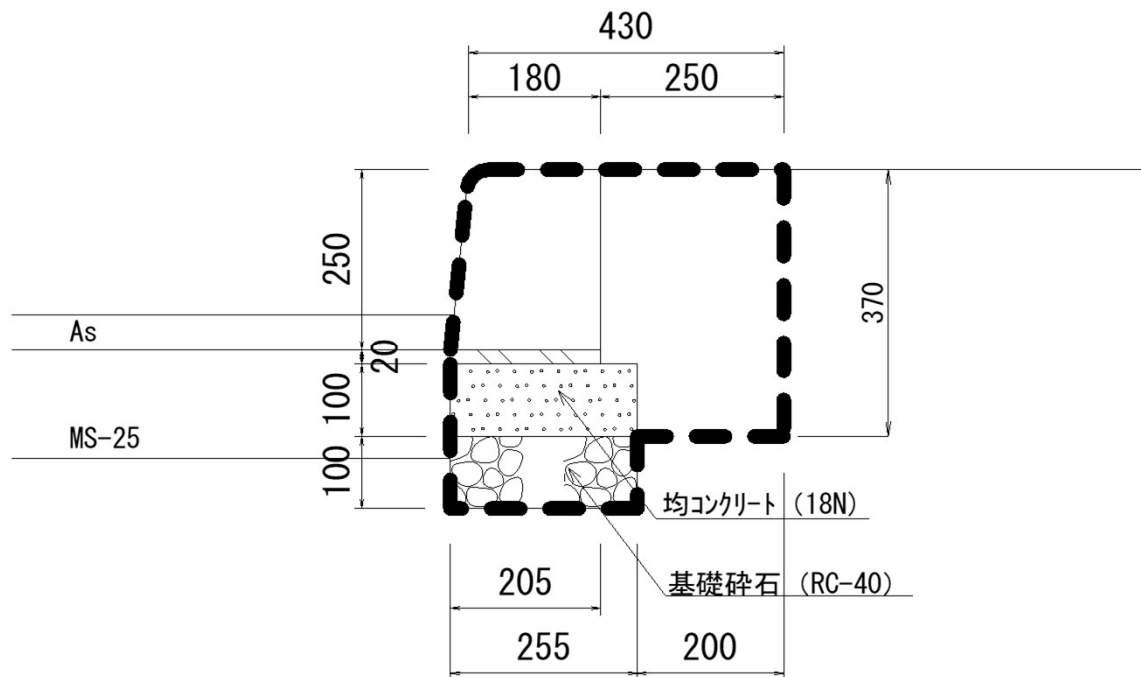
10.0 m2 当り



工 種	計 算 式	数 量
フィルター層		
フィルター砂 t=5cm	10.000 =	10.00 m2
路盤工		
RC-40 t=10cm	10.000 =	10.00 m2
表層工		
再生開粒度13mm t=5cm	10.000 =	10.00 m2
土工		
別紙数量計算書より		

歩車道境界BL(一般部)

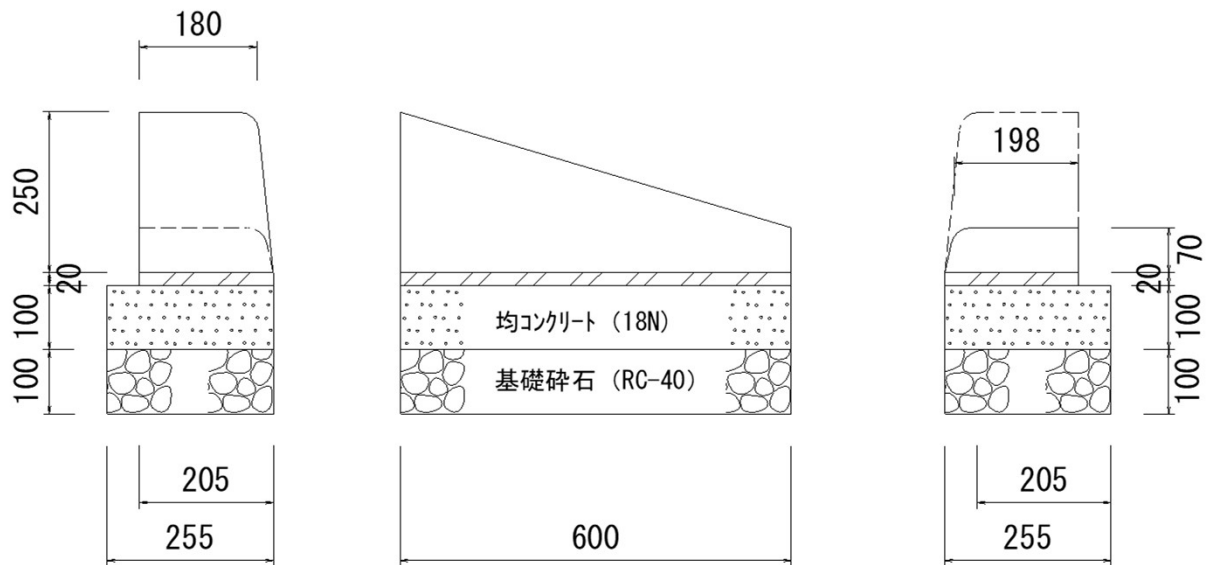
10.0 m 当り



工 種	計 算 式	数 量
基礎碎石 RC-40 t=10cm	0.255×10.0	= 2.55 m ²
均しコン BB 18N t=10cm	$0.255 \times 0.10 \times 10.0$	= 0.26 m ³
型枠 均しコン	$0.10 \times 10.0 \times 2$	= 2.00 m ²
歩車道境界BL 片面歩車道ブロックB	$10.0 / 0.61$	= 16.4 本
土工		
床掘	$(0.255 \times 0.10 + (0.455 + 0.43) \times 0.37 / 2) \times 10.0$	= 1.892 m ³
埋戻	$(0.20 \times 0.10 + 0.25 \times 0.27) \times 10.0$	= 0.875 m ³
発生土	床掘-埋戻/0.9	= 0.920 m ³

歩車道境界BL(すり付け部)

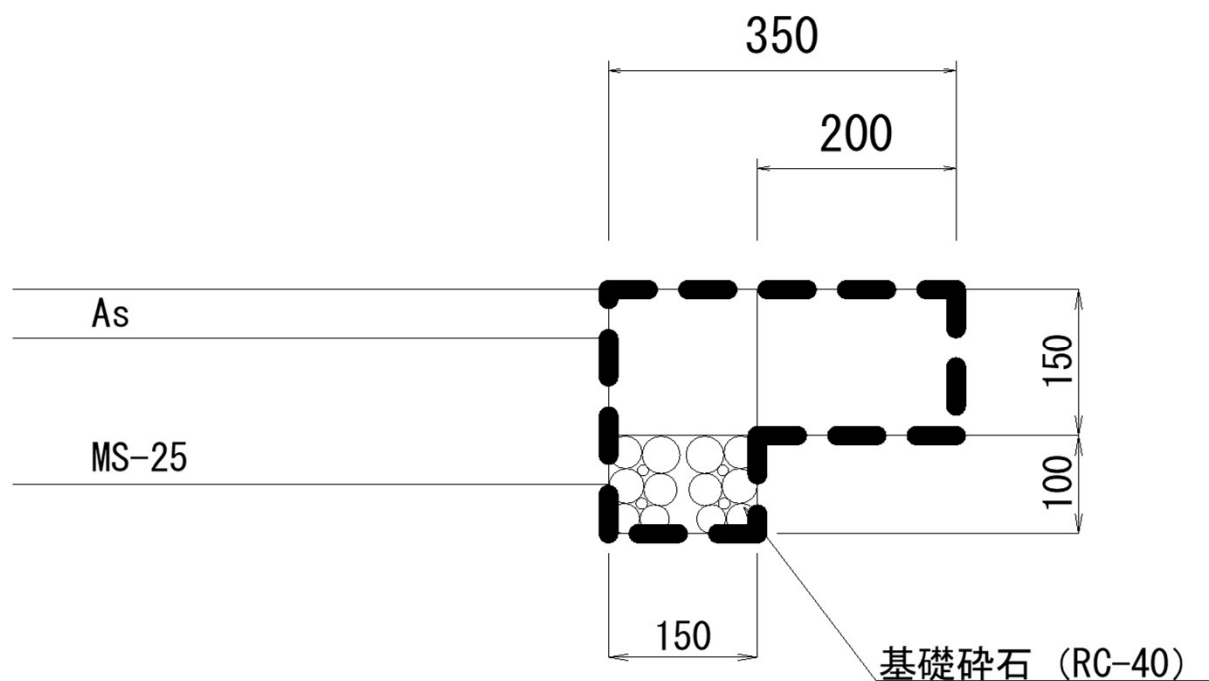
10.0 m 当り



工 種	計 算 式	数 量
基礎碎石 RC-40 t=10cm	0.255×10.0	= 2.55 m ²
均しコン BB 18N t=10cm	$0.255 \times 0.10 \times 10.0$	= 0.26 m ³
型枠 均しコン	$0.10 \times 10.0 \times 2$	= 2.00 m ²
歩車道境界BL すり付け	$10.0 / 0.61$	= 16.4 本
土工		
別紙数量計算書より		

地先境界BL A

10.0 m 当り

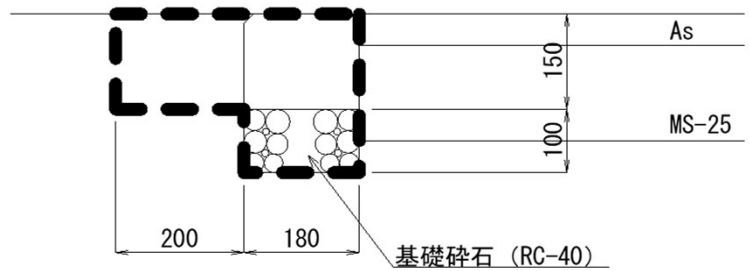
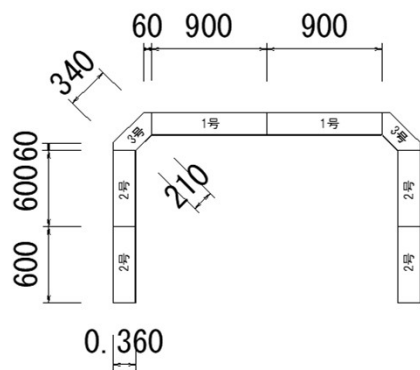


工 種	計 算 式	数 量
基礎碎石 RC-40 t=10cm	0.15×10.0	= 1.50 m ²
地先境界BL A	$10.0 / 0.61$	= 16.4 本
土工		
床掘	$(0.10 \times 0.10 + 0.35 \times 0.15) \times 10.0$	= 0.625 m ³
埋戻	$0.20 \times 0.15 \times 10.0$	= 0.300 m ³
発生土	床掘-埋戻/0.9	= 0.292 m ³

植樹ブロック

10.0 m 当り

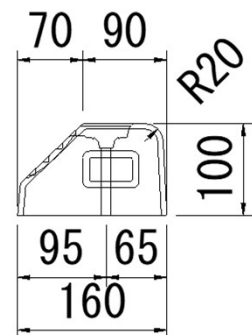
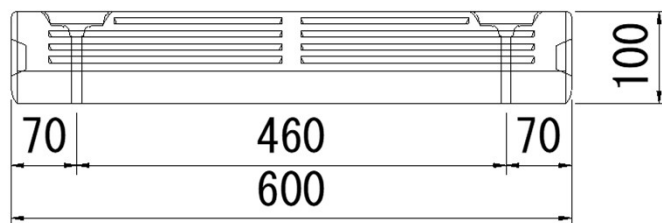
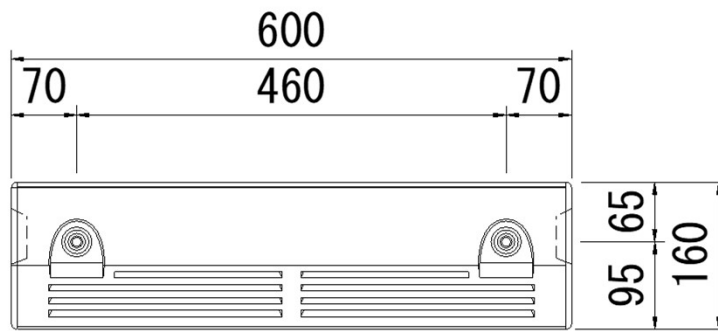
※配置参考図 S=1:50



工 種	計 算 式	数 量
基礎碎石 RC-40 t=10cm	0.18×10.0	= 1.80 m2
植樹ブロック 1号	$10.0 / 0.91$	= 11.0 本
植樹ブロック 2号	$10.0 / 0.61$	= 16.4 本
植樹ブロック 3号	$10.0 / 0.31$	= 32.3 本
土工		
床掘	$(0.18 \times 0.10 + 0.38 \times 0.15) \times 10.0$	= 0.750 m3
埋戻	$0.20 \times 0.15 \times 10.0$	= 0.300 m3
発生土	床掘-埋戻/0.9	= 0.417 m3

車止めブロック(普通車)

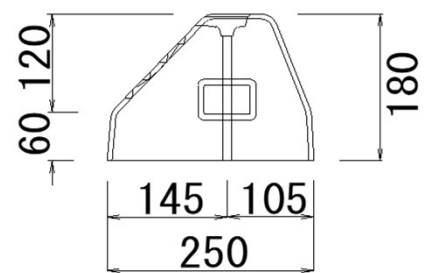
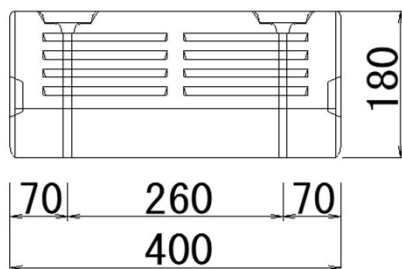
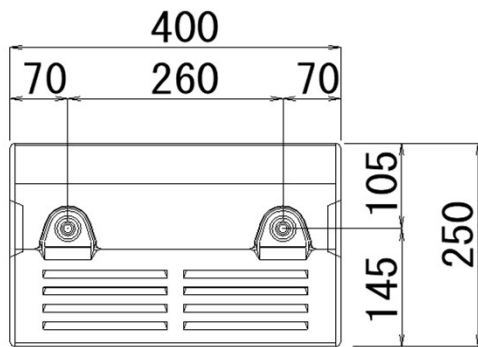
10.0 個 当り



工 種	計 算 式	数 量
車止めブロック		
NSP-100B	10.000 =	10.00 個
土工		
床掘	0.000	0.000 m3
埋戻	0.000	0.000 m3
発生土	床掘-埋戻/0.9 =	0.000 m3

車止めブロック(大型車)

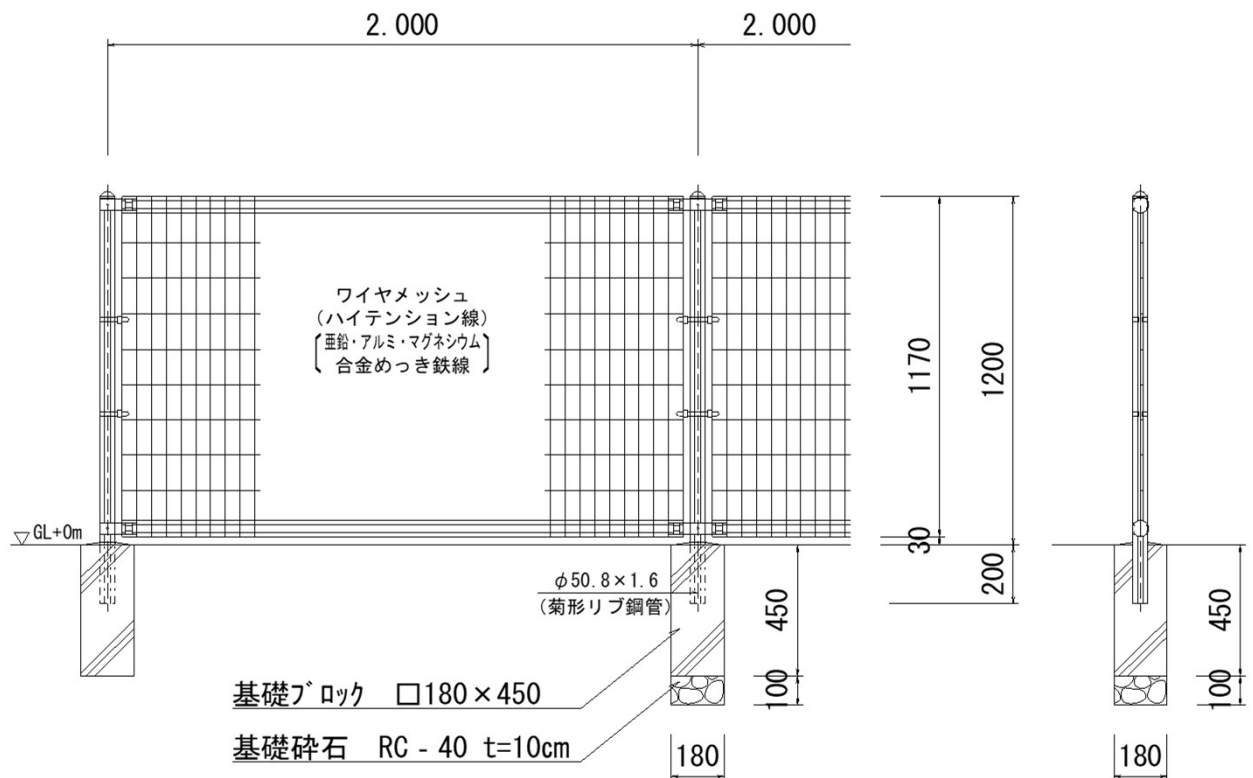
10.0 個 当り



工 種	計 算 式	数 量
車止めブロック NSP-180B	10.000 =	10.00 個
土工		
床掘	0.000	0.000 m3
埋戻	0.000	0.000 m3
発生土	床掘-埋戻/0.9 =	0.000 m3

ネットフェンス(新設)H1200

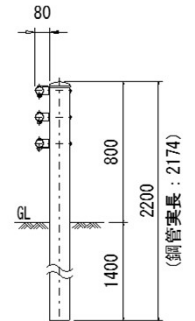
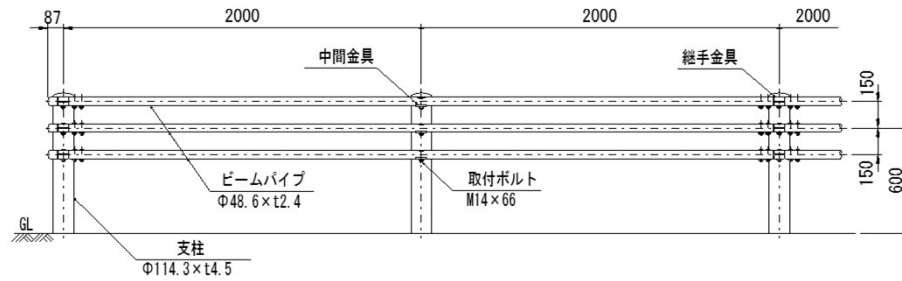
100.0 m 当り



工 種	計 算 式	数 量
基礎碎石 (RC-40) t=100	$0.18 \times 0.18 \times 100.0 / 2.0$	= 1.62 m ²
基礎ブロック □180×450	$100 / 2.0$	= 50.00 個
ネットフェンス H=1200	100.00	= 100.00 m
土工		
床掘	0.000	0.000 m ³
埋戻	0.000	0.000 m ³
発生土	床掘-埋戻/0.9	= 0.000 m ³

ガードパイプ (Gp-Cp-2E)

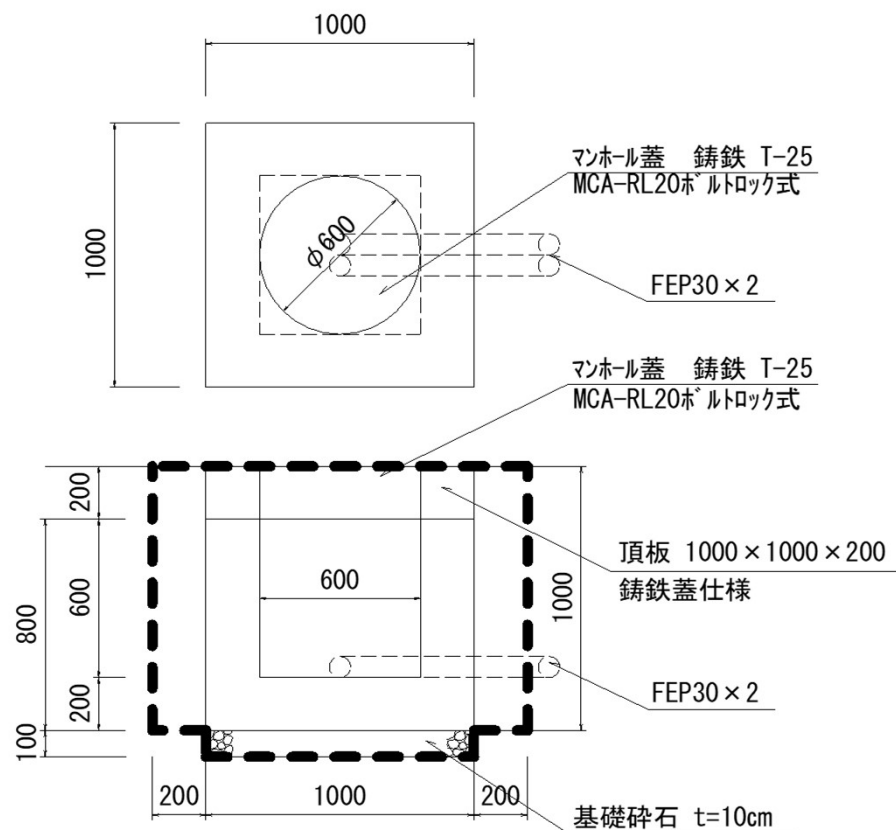
100.0 m 当り



工 種	計 算 式	数 量
ガードパイプ Gp-Cp-2E ダークブラウン	100.000 =	100.00 m
土工		
床掘	0.000	0.000 m3
埋戻	0.000	0.000 m3
発生土	床掘-埋戻/0.9 =	0.000 m3

ハンドホール

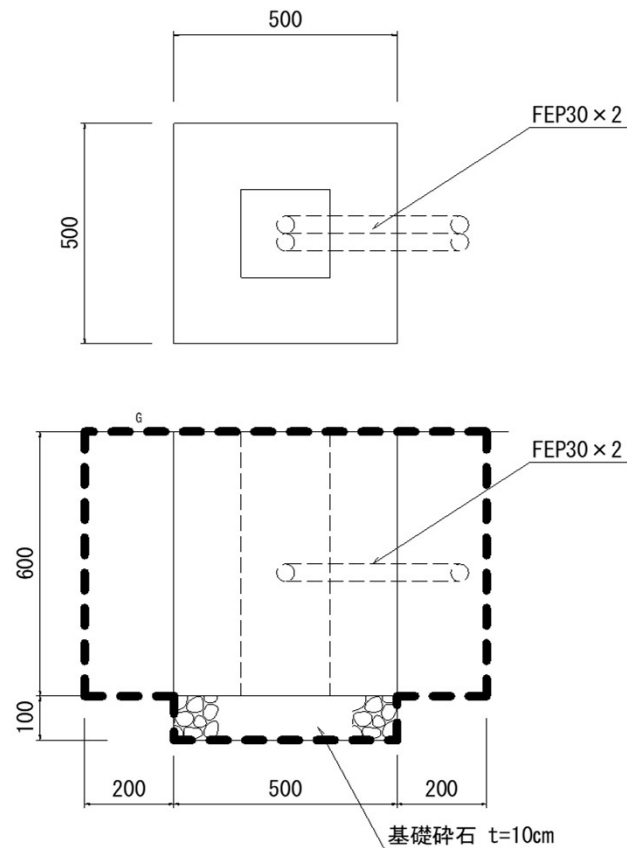
10.0 箇所 当り



工 種	計 算 式	数 量
ハンドホール(H1-6同等品)		
□600 × 600 FEP30 × 2付	10.000	= 10.00 個
頂板		
□1000 × 200 鋳鉄蓋仕様	10.000	= 10.00 個
マンホール蓋		
φ 600 T-25 MCA-RL20	10.000	= 10.00 枚
基礎碎石		
RC-40 t=10cm	1.00*1.00*10.0	= 10.00 m2
土工		
床掘	$(1.00*1.00*0.10+1.40*1.40*1.00)*10.0$	= 20.600 m3
埋戻	$(1.40*1.40-1.00*1.00)*1.00*10.0$	= 9.600 m3
発生土	床掘-埋戻/0.9	= 9.933 m3

防犯灯基礎BL(未舗装部)

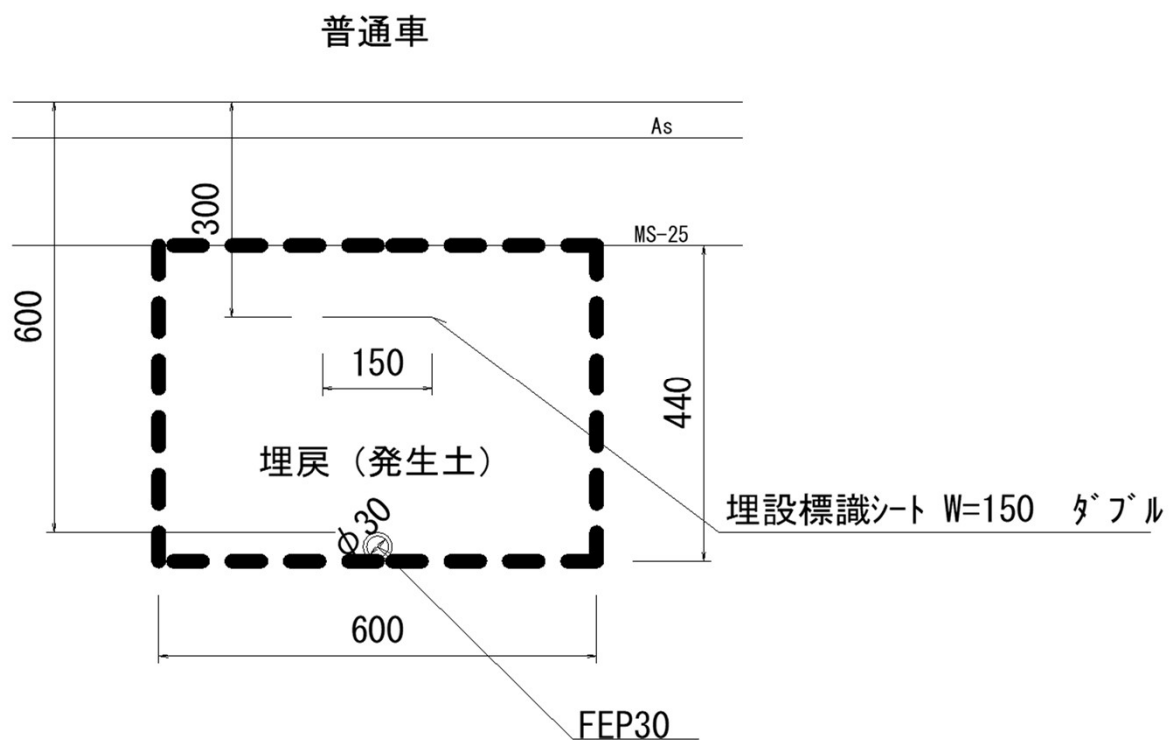
10.0 箇所 当り



工 種	計 算 式	数 量
基礎ブロック		
□500 × 600 FEP30 × 2付	10.000 =	10.00 個
基礎碎石		
RC-40 t=10cm	0.50*0.50*10.0 =	2.50 m2
土工		
床掘	$(0.50*0.50*0.10+0.90*0.90*0.60)*10.0$ =	5.110 m3
埋戻	$(0.90*0.90-0.50*0.50)*0.60*10.0$ =	3.360 m3
発生土	床掘-埋戻/0.9 =	1.377 m3

地中埋設管敷設(普通車)

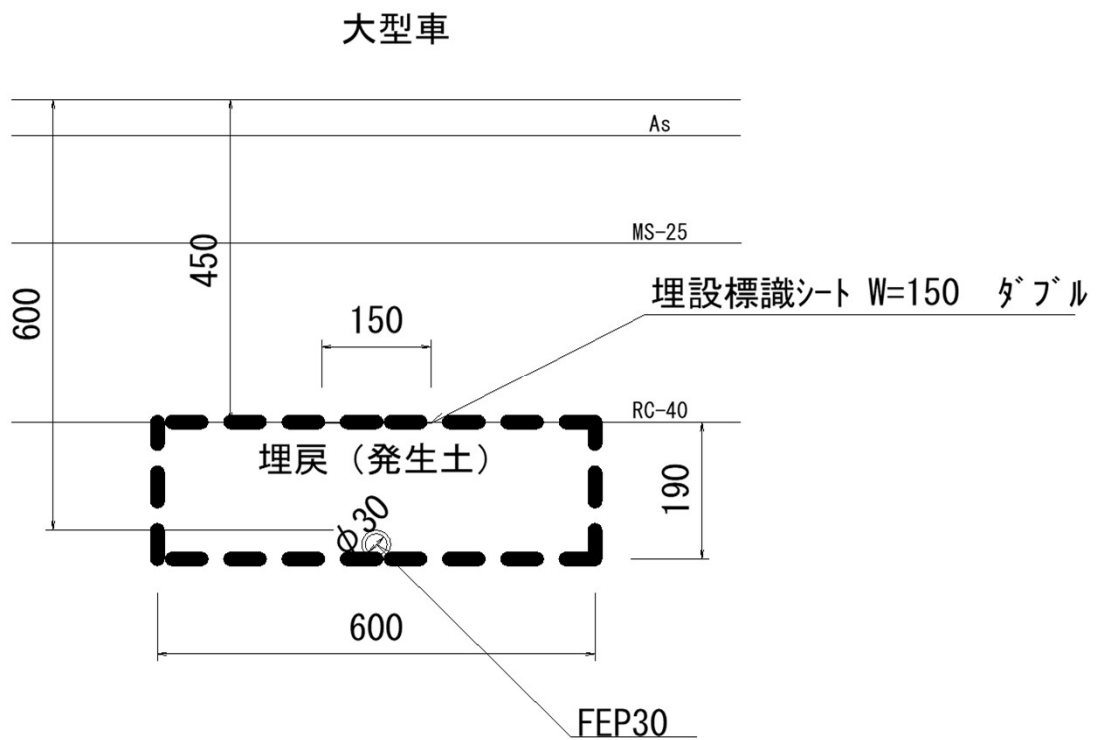
10.0 m 当り



工 種	計 算 式	数 量
波型硬質ポリエチレン管 FEP30	10.000 =	10.00 m
埋設標識シート W=150 ダブル	10.000 =	10.00 m
土工		
床掘	$0.60 \times 0.440 \times 10.0$ =	2.640 m ³
埋戻	$(0.60 \times 0.440 - 0.065^2 \times \pi / 4) \times 10.0$ =	2.607 m ³
発生土	床掘-埋戻/0.9 =	△ 0.257 m ³

地中埋設管敷設(大型車)

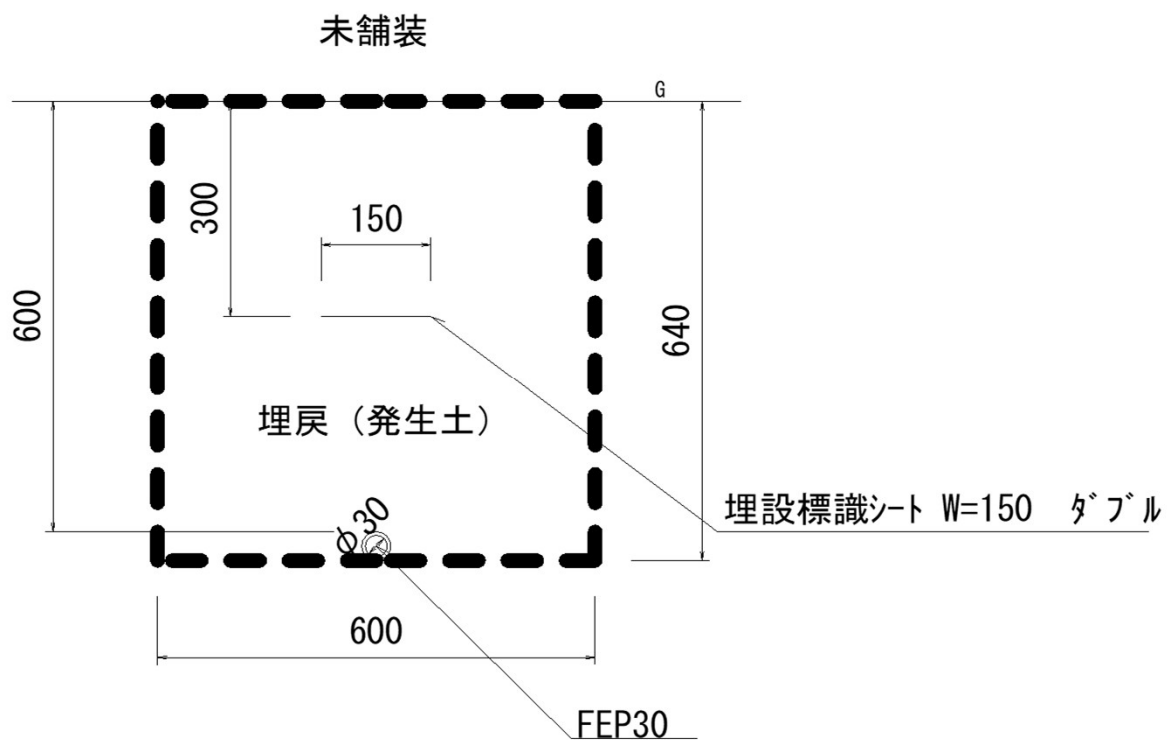
10.0 m 当り



工 種	計 算 式	数 量
波型硬質ポリエチレン管 FEP30	10.000 =	10.00 m
埋設標識シート W=150 ダブル	10.000 =	10.00 m
土工		
床掘	$0.60 \times 0.190 \times 10.0$ =	1.140 m ³
埋戻	$(0.60 \times 0.190 - 0.065^2 \times \pi / 4) \times 10.0$ =	1.107 m ³
発生土	床掘-埋戻/0.9 =	△ 0.090 m ³

地中埋設管敷設(未舗装)

10.0 m 当り



工 種	計 算 式	数 量
波型硬質ポリエチレン管 FEP30	10.000 =	10.00 m
埋設標識シート W=150 ダブル	10.000 =	10.00 m
土工		
床掘	$0.60 \times 0.640 \times 10.0$ =	3.840 m3
埋戻	$(0.60 \times 0.640 - 0.065^2 \times \pi / 4) \times 10.0$ =	3.807 m3
発生土	床掘-埋戻 =	△ 0.390 m3