

数量総括表

上段 (当初数量)

下段 (変更数量)

工 種	細 目	計 算 式	数 量	単 位
1. 町道471号線 (上古田)				
準備工				
	舗装版切断 t =5cm	図面より =42.5	43.0	m
	舗装版破碎積込 t =5cm	図面より =73.5	74.0	m ²
	廃材運搬 As殻 L =9.6Km	73.5*0.05 =3.68	4.0	m ³
	C o 取壊し 二次製品	図面より =5.61	6.0	m ³
	廃材運搬 C o 殻(二次製品) L =9.6Km	=5.61	6.0	m ³
	地山 BH掘削積込	土量計算書より =13.6	14.0	m ³
	発生土埋戻	土量計算書より =0.035	0.04	m ³
	残土運搬 4 t 積 L =2.0Km	13.6-(0.035/0.9) =13.6	14.0	m ³
	残土受入れ地整地	=13.6	14.0	m ³
処分費				
	処分費 As 殻	3.68*2.3/1.8 =4.70	4.7	m ³
	処分費 C o 殻 二次製品	5.61*2.5/1.8 =7.79	7.8	m ³
側溝工				
	防音型自由勾配側溝 300*400*2000	=38.7	38.7	m
参考	基礎C o t=5cm 18-8-25BB	0.56*0.05*38.7 =1.084 (参考 0.28m ³ /10m当)	1.08	m ³
参考	基礎碎石 t=10cm RC-40	0.61*0.1*38.7 =2.361 (参考 0.61m ³ /10m当)	2.36	m ³
	甲蓋据付 車道用 防音型 300型 L=0.5m T-20	=32	32	枚
	グレーチング蓋据付 防音型 300用 L=1.0m T-20	=3	3	枚
	インバートコンクリート 18-8-25BB	0.3*0.05*38.7 =0.58	0.6	m ³
	基面整正	0.61*38.7 =23.6	24.0	m ²
	間詰コンクリート打設 18-8-25BB	土量計算書より =0.185	0.2	m ³

数量総括表

上段 (当初数量)

下段 (変更数量)

工種	細目	計算式	数量	単位
	洗浄砂埋戻	$0.03 \times 30.8 = 0.92$	0.9	m ³
	埋戻材 洗浄砂	$0.92 \times 1.2 = 1.10$	1.0	m ³
	コンクリート削孔 VS側面 φ75 6cm厚	=1	1	孔
舗装復旧工				
	路盤工 t=57cm(3層仕上以上) RC-40	土量計算書より =19.4	19.0	m ²
	上層路盤工 t=10cm M-25	土量計算書より =19.4	19.0	m ²
	不陸整正 補足材なし	土量計算書より =58.1	58.0	m ²
	表層工 t=4cm 再生密粒度As20F	土量計算書より =77.4	77.0	m ²
寒中養生工				
	寒中養生(差額)	$1.08 + 0.6 + 0.2 = 1.88$	1.88	m ³
2. 町道271号線 (下古田)				
準備工				
	舗装版切断 As t=4cm	舗装切断数量計算より =4.78	5.0	m
	舗装版切断 Co t=10cm(想定値)	舗装切断数量計算より =1.35	1.0	m
	舗装版破碎積込 As t=4cm	舗装撤去数量計算より =2.4	2.0	m ²
	舗装版破碎積込 Co t=10cm	舗装撤去数量計算より =0.37	0.4	m ²
	廃材運搬 As殻 L=9.8Km	$2.4 \times 0.04 = 0.096$	0.1	m ³
	Co取壊し 無筋	構造物取壊数量計算より =0.13	0.1	m ³
	廃材運搬 co殻(無筋) L=9.8Km	$(0.37 \times 0.1) + 0.13 = 0.17$	0.2	m ³
処分費				
	処分費 As殻	$2.4 \times 2.3 / 1.8 = 3.07$	3.1	m ³
	処分費 Co殻	$0.17 \times 2.35 / 1.8 = 0.22$	0.2	m ³
土工				

数量総括表

上段 (当初数量)

下段 (変更数量)

工種	細目	計算式	数量	単位
	地山 BH掘削積込	掘削数量計算より =6.1	6.0	m3
	発生土埋戻	埋戻数量計算より =2.0	2.0	m3
	残土運搬 4 t積 L=2.0Km	6.1-(2.0/0.9) =3.9	4.0	m3
	残土受入れ地整地	=3.9	4.0	m2
	基面整正	1.2*2.02 =2.4	2.0	m2
	碎石埋戻	碎石埋戻し数量計算より =0.42	0.4	m3
	碎石 RC-40 埋戻材	0.42*1.2 =0.50	0.5	m3
水路工				
	集水柵 1520*700*1250	=1	1.0	基
	※コンクリート 21-8-25BB	集水柵数量計算より =1.09	1.09	m3
	※型枠	集水柵数量計算より =13.5	13.50	m2
	※鉄筋 D13	鉄筋数量表より =0.047	0.05	t
	※基礎碎石 t=20cm RC-40	1.2*2.02 =2.42	2.4	m2
	グレーチング蓋 700*700	集水柵数量計算より =2	2.0	枚
	スライドゲート 内ネジ式	集水柵数量計算より =2	2.0	枚
舗装復旧工				
	下層路盤工 t=25cm RC-40	舗装復旧数量計算より =2.35	2.0	m2
	上層路盤工 t=10cm M-25	舗装復旧数量計算より =2.4	2.0	m2
	表層工 t=4cm 再生密粒度As20F	舗装復旧数量計算より =2.47	2.0	m2
	コンクリート打設 18-8-25BB t=10cm	0.42*0.1 =0.04	0.04	m3
寒中養生工				
	寒中養生(差額) 無筋C o	0.04 =0.04	0.04	m3
	寒中養生(差額) 鉄筋C o	1.09 =1.09	1.09	m3

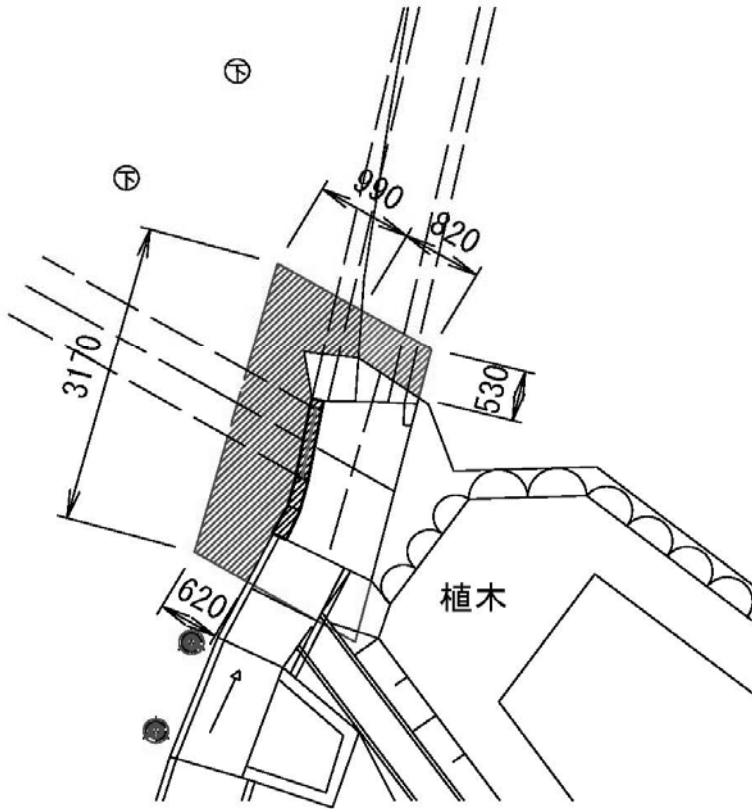
1. 町道471号線(上古田)

土量計算書

測点	点間距離	幅員	掘削			上層・路盤			表層			Co打設			埋戻			不陸修正		
			断面積	平均	体積	幅	平均	面積	幅	平均	面積	断面積	平均	体積	断面積	平均	体積	幅	平均	面積
0.0			0.3			0.5			2.0			0.006						1.5		
20.0	20.0		0.4	0.35	7.0	0.5	0.50	10.0	2.0	2.00	40.0	0.006	0.0060	0.120				1.5	1.50	30.0
30.8	10.8		0.3	0.35	3.8	0.5	0.50	5.4	2.0	2.00	21.6	0.006	0.0060	0.065	0.07			1.5	1.50	16.2
38.7	7.9		0.4	0.35	2.8	0.5	0.50	4.0	2.0	2.00	15.8				0.07	0.070	0.035	1.5	1.50	11.9
合計	38.70				13.6			19.4			77.4			0.185			0.035			58.1

舗装切断 数量計算

撤去平面図



As舗装切断
 $0.62+3.17+0.99=4.78$

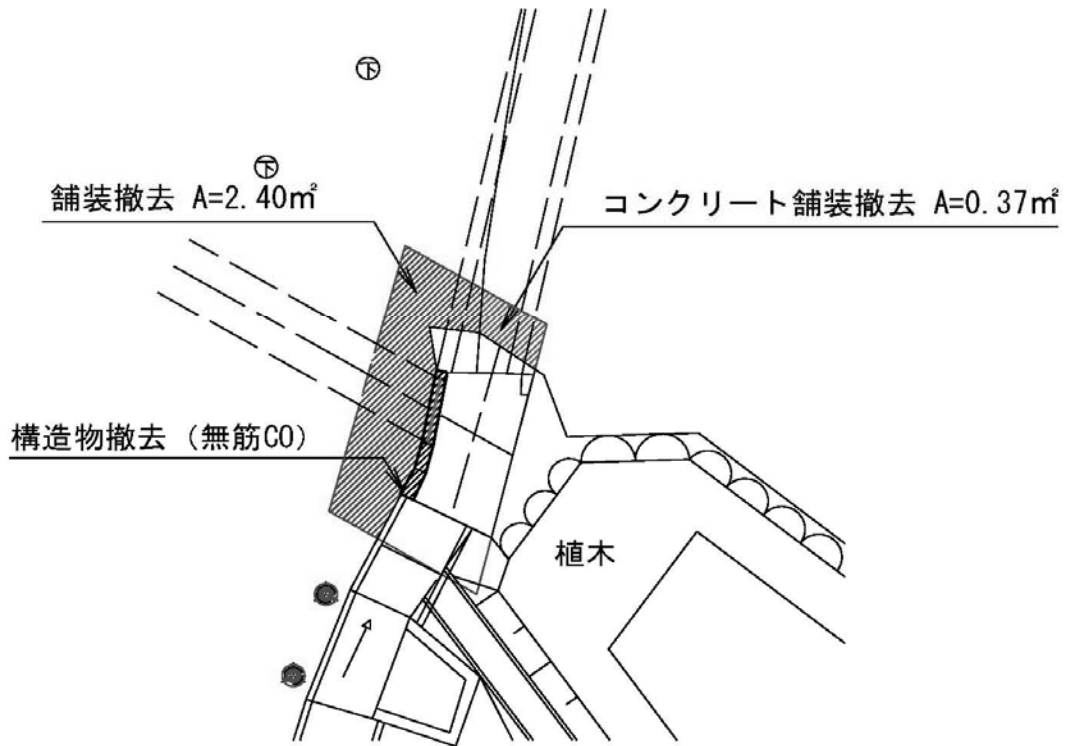
L=
4.78m

Co舗装切断
 $0.82+0.53=1.35$

L=
1.35m

舗装撤去 数量計算

撤去平面図



AS舗装撤去 (t=40mm)
A=2.40m²

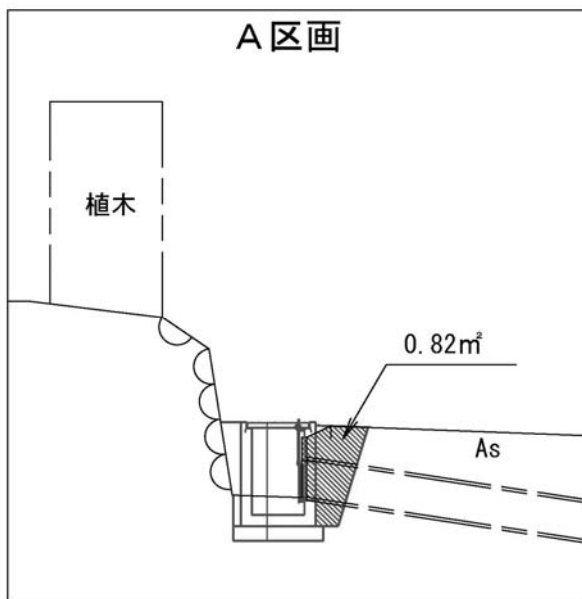
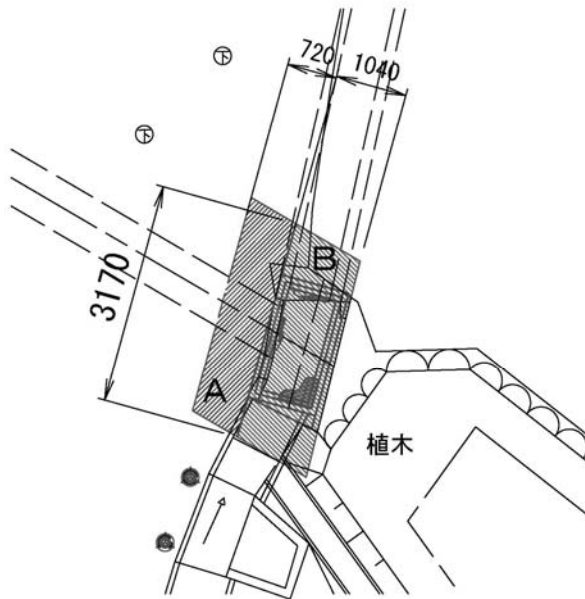
A= 2.40m²

コンクリート舗装撤去 (t=100mm:参考値)
A=0.37m²

A= 0.37m²

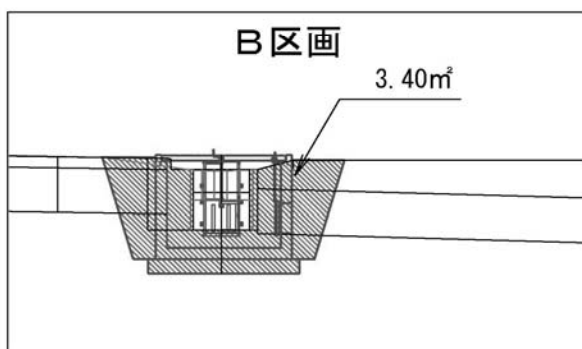
掘削 数量計算

区画位置図



A区画
 断面積=0.82m²
 距離L=3.17m
 0.82 × 3.17=2.599

A=2.6m³



B区画
 断面積=3.40m²
 距離L=1.04m
 3.40 × 1.04=3.536

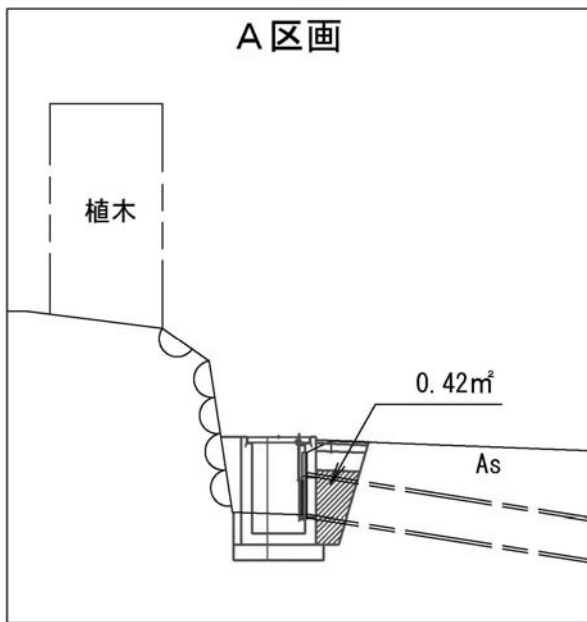
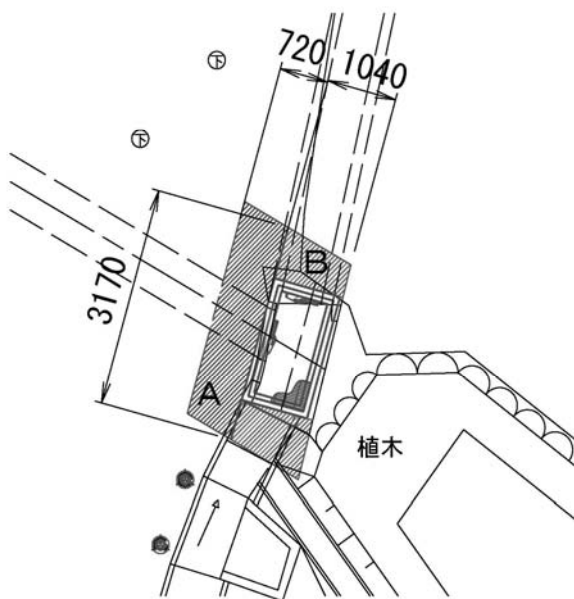
A=3.5m³

合計(A区画+B区画)

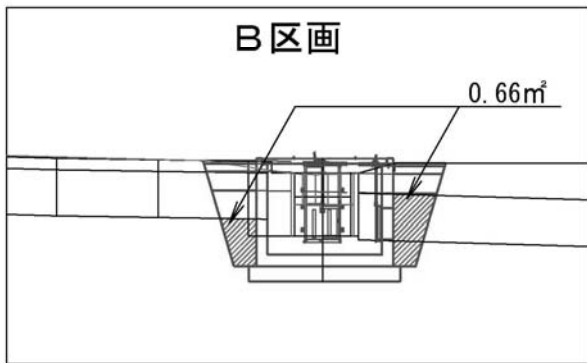
V=6.1m³

埋戻 数量計算

区画位置図



A 区画
 断面積 = 0.42m²
 距離 L = 3.17m
 0.42 × 3.17 = 1.331
 A = 1.3m³

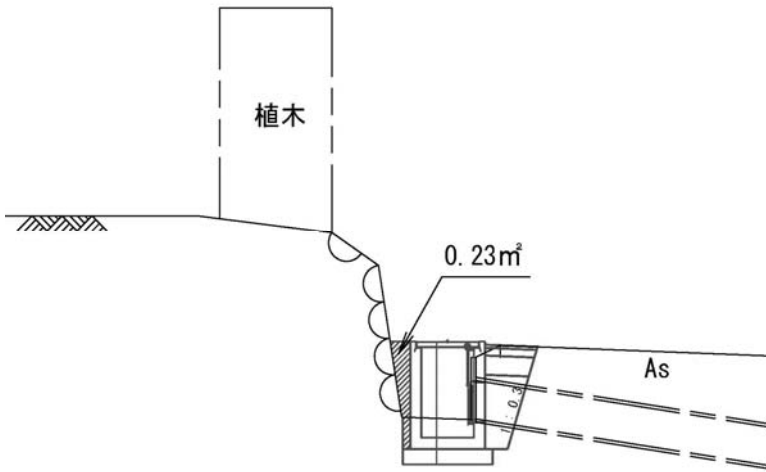
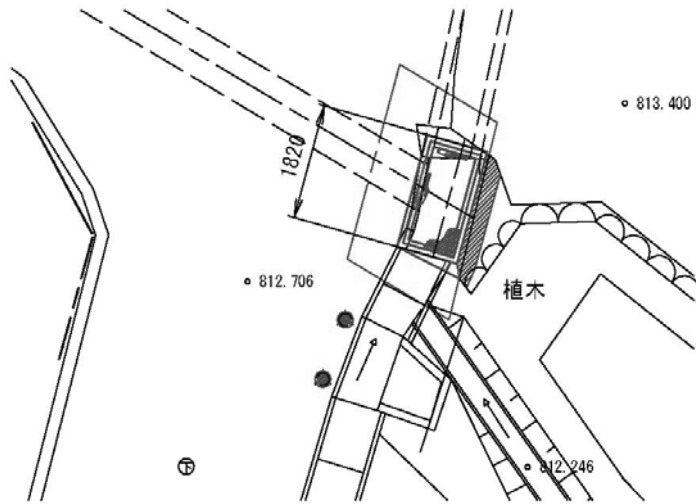


B 区画
 断面積 = 0.66m²
 距離 L = 1.04m
 0.66 × 1.04 = 0.686
 A = 0.7m³

合計 (A 区画 + B 区画)

V = 2.0m³

碎石埋戻し 数量計算



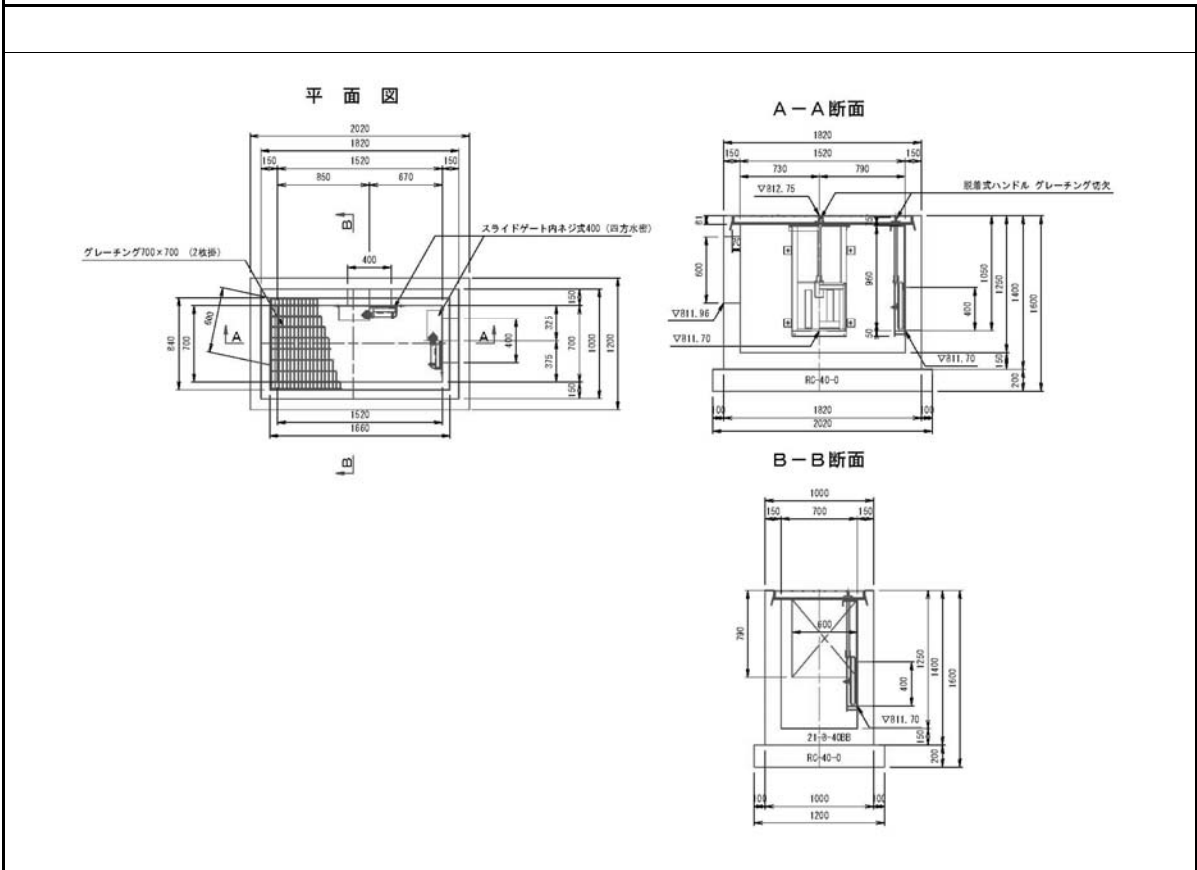
碎石埋戻し (RC-40-0)
 $0.23 \times 1.82 = 0.42$

合計

$V = 0.42\text{m}^3$

集水桝 数量計算

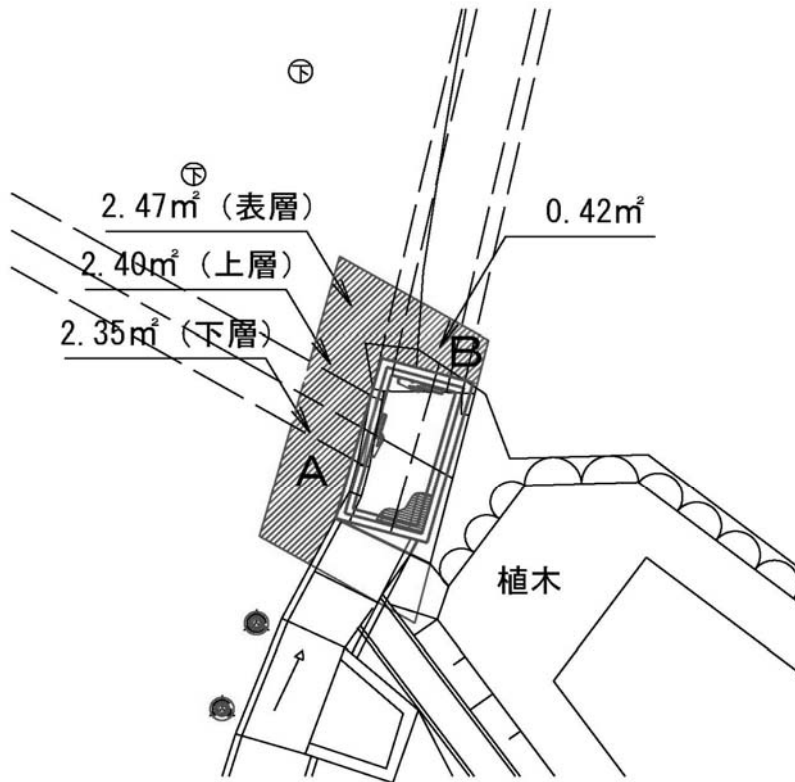
1箇所当り



名称	種類	算式	単位	数量
コンクリート	21-8-25BB程度	$(1.82 \times 1.0 \times 1.4) - (1.52 \times 0.7 \times 1.25) = 1.218$		
		開口部		
	(控除)	$((0.4 \times 0.4 \times 0.15) \times 2) + (0.6 \times 0.6 \times 0.15) = 0.10$		
		枠受部		
		$((1.66 \times 0.84) - (1.52 \times 0.7)) \times 0.081 = 0.027$		
		$1.218 - 0.1 - 0.027 = 1.091$	m ³	1.09
型枠	コンパネ	$((1.82 \times 2) + (1.0 \times 2)) \times 1.4 = 7.896$		
		$((1.52 \times 2) + (0.7 \times 2)) \times 1.25 = 5.550$		
		$7.896 + 5.550 = 13.446$	m ²	13.50
ゲート	スライドゲート	構造図より	基	2
グレーチング	700x700	構造図より	枚	2

舗装復旧 数量計算

位置図



A区画(アスファルト舗装)

表層: $t=40\text{mm}$

$A=2.47\text{m}^2$

上層路盤: $t=100\text{mm}$

掘削勾配1:0.3 $t=100\text{mm}$

$A=2.40\text{m}^2$

下層路盤: 2.47m^2 $t=250\text{mm}$

掘削勾配1:0.3 $t=250\text{mm}$

$A=2.35\text{m}^2$

B区画(コンクリート舗装)

$A=0.42\text{m}^2$ $t=100\text{mm}$ (参考値)