

数量総括表

工種(レベル2)	種別(レベル3)	細別(レベル4)	規格(レベル5)	単位	数量	摘要
土工						
	路床盛土工					
		路床盛土工	路床盛土	m ³	2,399.2	
		土砂等運搬	押土	m ³	2,665.8	土砂, C=0.9
	作業土工					
		床堀	オープン	m ³	7,661.0	土砂
		埋戻し	最大1.0m ≤ B < 4.0m	m ³	4,495.7	土砂
		残土処分		m ³	2,665.8	土砂, C=0.9
地盤改良工						
	路床安定処理工					
		安定処理	安定処理	m ²	2,000.0	
排水構造物工						
	暗渠排水管					
		ヒューム管	P1-RC-D600	m	4.5	
			P1-RC-D900	m	31.9	
	集水柵					
		マンホール	3号マンホール	基	1.0	
	調整池					
		調整池A		式	1.0	
標識工						
	看板					
		案内看板	B900-H500	基	1.0	

工種：土工

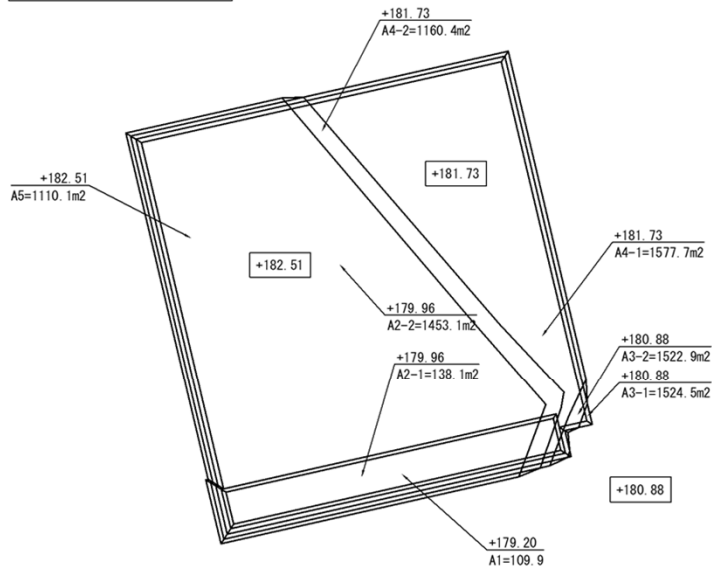
種別：

規格：

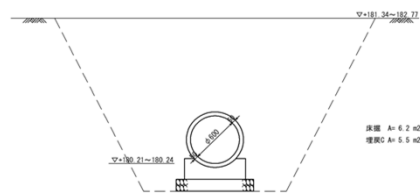
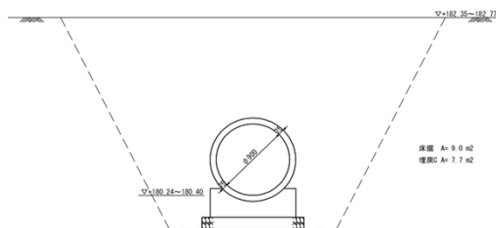
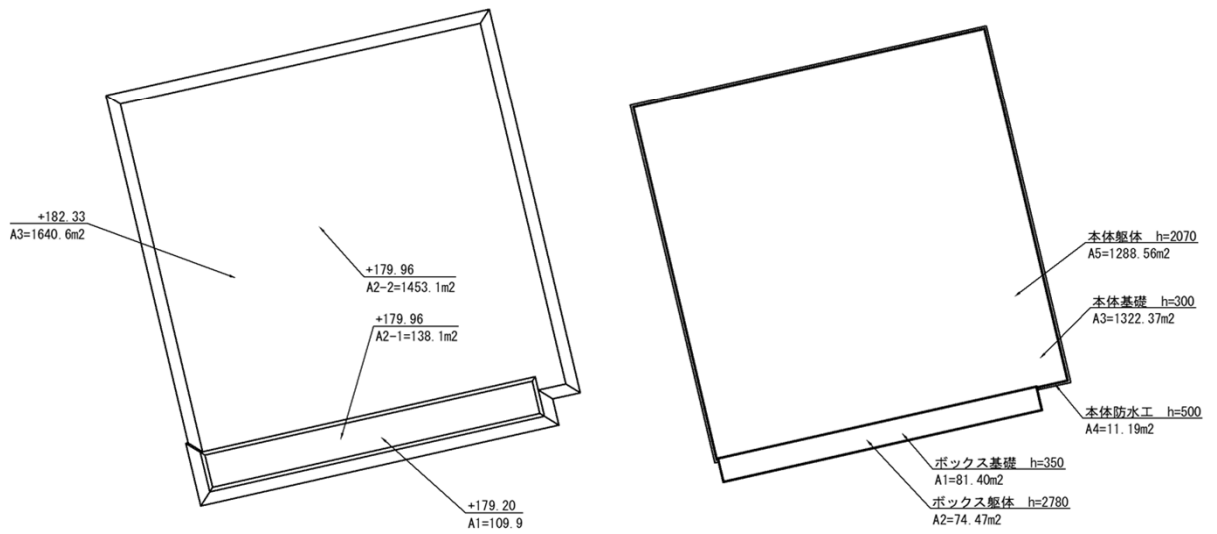
一式当たり数量計算書

数量算出根拠図

掘削用(現況)



埋戻用(躯体天端)



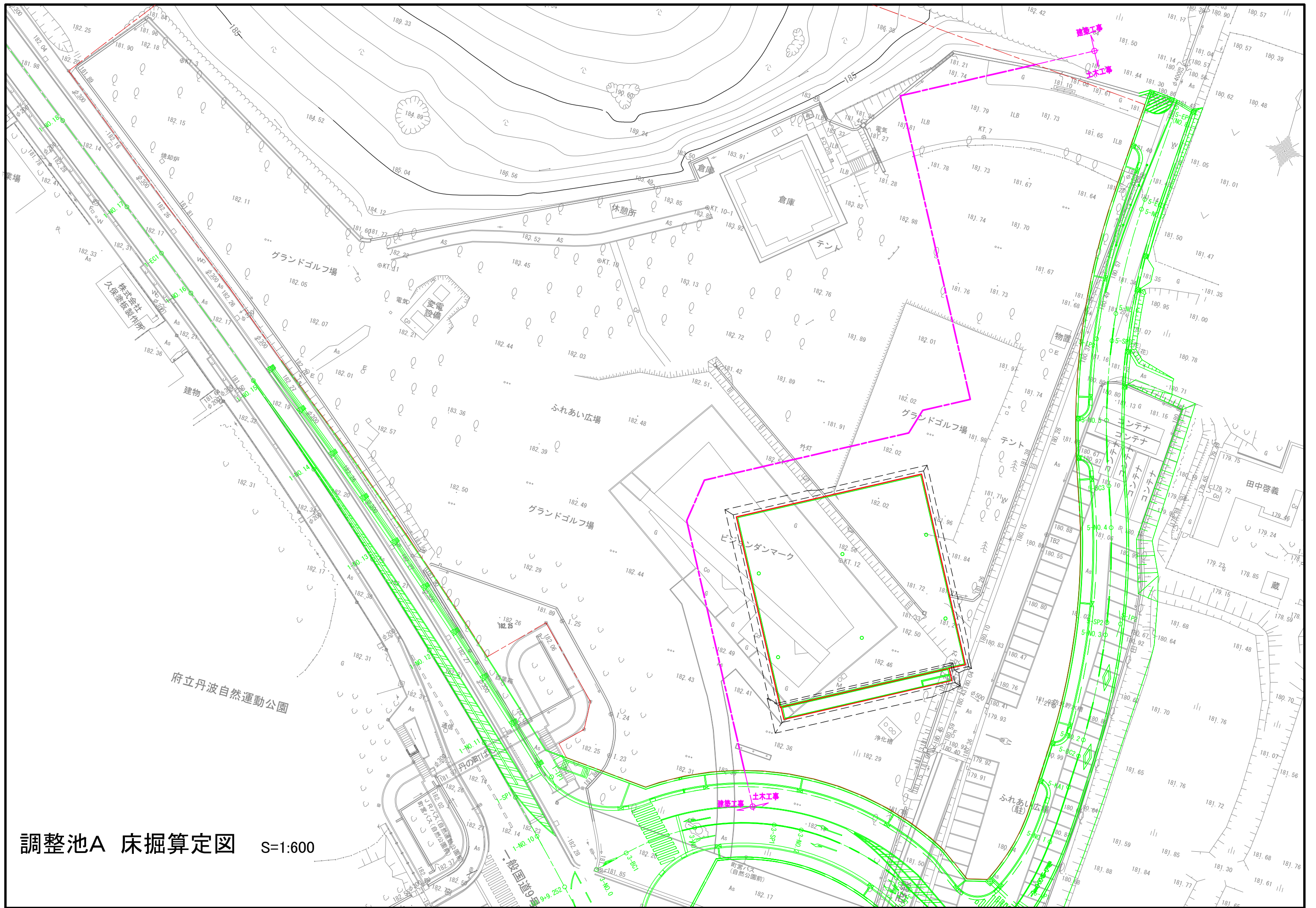
工種：土工

種別：
規格：

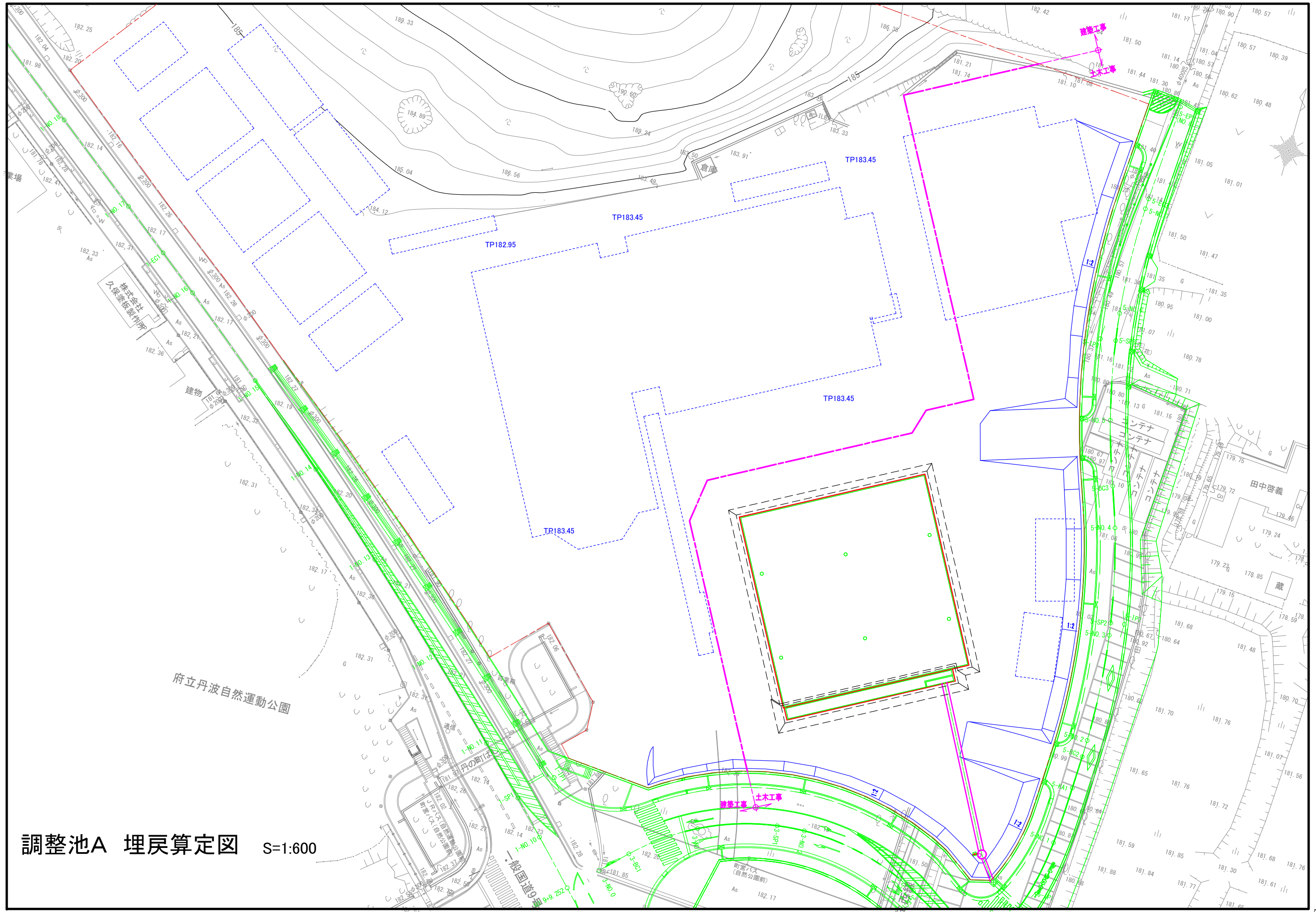
一式当たり数量計算書

1式当たり

項目	規格	計算式	単位	数量
床掘		$(109.9 + 138.1) \times 0.76$		
		$+(1453 + 1525) \times 0.92$		
		$+(1523 + 1578) \times 0.85$		
		$+(1160 + 1110) \times 0.78$		
		$9.0 \times 32.66 + 6.2 \times 5.26$		
		(床掘合計)	m ³	7334.4
			m ³	326.6
			m ³	7661.0
埋戻	埋戻C	$(109.9 + 138.1) \times 0.76$		
		$+(1453 + 1641) \times 2.37$		
		$81.40 \times 0.35 + 74.47 \times 2.78 + 1322.37$		
		$\times 0.30 + 11.19 \times 0.50 + 1288.56 \times 2.07$		
		$7.7 \times 32.65 + 5.5 \times 5.26$		
	(埋戻控除)		m ³	7520.5
			m ³	-3305.1
			m ³	280.3
		(埋戻C合計)	m ³	4495.7



調整池A 床掘算定図 S=1:600



調整池A 埋戻算定図 S=1:600

工種：排水構造物工

種別：調整池

規格：調整池A

一式当たり数量計算書

数量算出根拠図

ハニカムボックスⅡ 数量表

(1式当り)

名称	規格	単位	数量	摘要
本体ブロック	H=1750 標準	個	522	
	H=1750 端部A	個	32	
	H=1750 端部B	個	66	
	H=1750 角部A	個	2	
	H=1750 角部B	個	2	
	H=1750 点検口E	個	6	
	計	個	630	
壁面パネル	1750PA t=200	枚	138	L=1000
	1750PCL t=200	枚	4	L=1200
	計	枚	142	
マンホール蓋	T-25 φ600	組	4	浮上防止
	T-25 φ600 格子型	組	2	浮上防止
調整金具	調整高25mmまで	組	6	
調整リング	600x 50	個	3	
	600x100	個	3	
	600x150	個	3	
0号斜壁	600/750x300	個	3	
FRP製梯子	B300 L=1880	基	6	

本体付帯工 数量

(1式当り)

敷モルタル(1:3)	$V=36.40 \times 35.40 \times 0.02$	=	25.8 m ³
基礎コンクリート (18-8-25)	$V=(37.00 \times 36.00 - 0.30 \times 32.10) \times 0.15$		
※ 置換コンクリートを含む	$+ (0.665 + 0.30) / 2 \times 0.71 \times 33.05$	=	209.7 m ³
基礎型枠	$A=(37.00 \times 2 + 36.00 \times 2) \times 0.15 + 33.05 \times 0.71$	=	45.4 m ²
基礎鉄筋 (D13)	$W=(37.00 \times 36.00 - 0.30 \times 32.10) \times 8 \times 0.995$	=	10526.1 kg
基礎目地工 (t=20)	$A=(36.70 + 36.00) \times 0.15$	=	10.9 m ²
止水板設置工 (B=200)	$L=36.70 + 36.00$	=	72.7 m
基礎材 (RC-40 t=150)	$A=37.00 \times 36.00 - 0.30 \times 32.10$	=	1322.4 m ²
外周防水工 (側面)	$A=(0.50 + 2.07) \times 0.33 \times (142 - 32 + 1)$		
	$+ (0.50 + 2.78) \times 32.10$	=	199.4 m ²
外周防水工 (パネル下部)	$A=(36.60 \times 2 + 35.60 \times 2 - 32.10) \times 0.33$	=	37.1 m ²
吸出防止材 (t=10)	$A=36.40 \times 35.40$	=	1288.6 m ²
防水保護コンクリート (18-8-25)	$V=(36.60 \times 2 + 35.40 \times 2 - 32.10) \times 0.10 \times 0.25$		
	$+ 0.0026 \times 142$	=	3.2 m ³
防水保護型枠	$A=(36.60 \times 2 + 35.60 \times 2 - 32.10) \times 0.25$	=	28.1 m ²
点検口防護コンクリート (18-8-25)	$V=(1.20 \times 1.20 - \pi / 4 \times 0.90 \times 0.90) \times 0.15 \times 3$	=	0.36 m ³
点検口防護型枠	$A=1.20 \times 0.15 \times 4 \times 3$	=	2.16 m ²

数量表 (BOX)

規格	種別	本数		合計	製品NO	
		定着部有	定着部無		定着部有	定着部無
2000x2400x2000	標準	2	4	6	5,8	3,4,6,7
2000x2400x2000	側壁右岸開口300x300	0	1	1	-	15
	底板差し筋付					
2000x2400x2000	側壁右岸開口1000x300	2	4	6	11,14	9,10,12,13
2000x2400x2000	側壁左岸開口φ1200(半割)	0	1	1	-	16
	側壁右岸開口300x300					
	底板差し筋付					
2000x2400x1800	短尺、頂版開口φ600	1	0	1	2	-
	凸目地フラット					
	ステップ付					
2000x2400x1800	短尺、頂版開口φ600	1	0	1	17	-
	側壁右岸開口300x300					
	側壁左岸開口φ1200(半割)					
	凸目地フラット					
	底板差し筋付					
	ステップ付					
合計		6	10	16		

数量表 (RC端面版)

規格	種別	本数		合計	製品NO	
		定着部有	定着部無		定着部有	定着部無
2320x2760x250	開口φ500	1	0	1	1	-
2320x2760x250	開口φ550	1	0	1	18	-
合計		2	0	2		

数量表 (その他附帯工)

種別	種別	数量	備考
逆止弁	300用	3組	
鉄蓋	φ600	1組	受枠共
	φ600 (格子型)	1組	受枠共
調整用部材	H=200	2個	

数量表 (越流壁)

種別	算式	数量	備考
コンクリート	$(5.30 + 0.30) \times 1.60 + 0.20 + 0.32 + 0.34 + 0.2$	1,962 m ³	18-8-25
型枠	$(5.10 + 0.30 + 5.30 + 1.10) \times 1.60 + (0.32 + 0.34) \times 2 + 0.20$	20,104 m ²	
鉄筋D13	$(5.10 + 0.30) \times 0.995 \times 6$	35,820 kg	

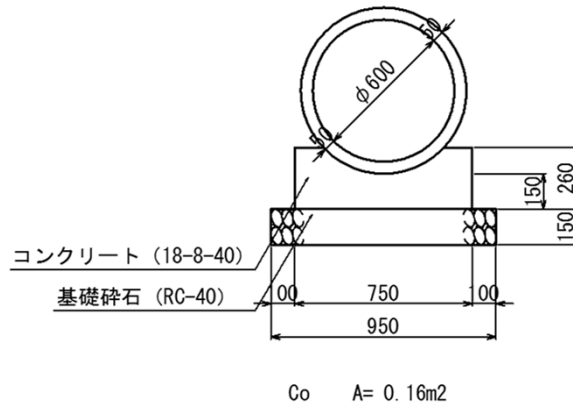
基礎数量表

種別	算式	数量	備考
基礎コンクリート	$2.42 \times 32.30 \times 0.15$	11,725 m ³	18-8-25
基礎型枠	$(32.30 + 2.42) \times 0.15 \times 2$	10,413 m ²	
基礎砕石	2.42×32.30	78,166 m ²	t=0.20m
敷モルタル	$2.32 \times 32.10 \times 0.02$	1,489 m ³	

工種：排水構造物工
 種別：ヒューム管
 規格：管渠P1-RC-D600

単位当たり数量計算書

数量算出根拠図



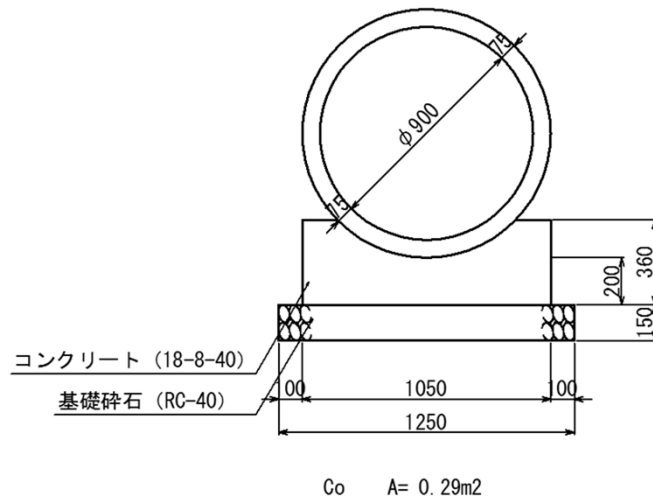
10m当たり

項目	規格	計算式	単位	数量
基礎碎石	RC-40 t=20cm	0.95 × 10.00	m ²	9.5
コンクリート	18-8-40	(土木構造物標準設計より)	m ³	1.563
型枠	一般型枠	(土木構造物標準設計より)	m ²	5.200
RC-1種	φ400	(土木構造物標準設計より)	本	4.10
基面整正		0.95 × 10.00	m ²	9.5

工種：排水構造物工
 種別：ヒューム管
 規格：管渠P1-RC-D900

単位当たり数量計算書

数量算出根拠図



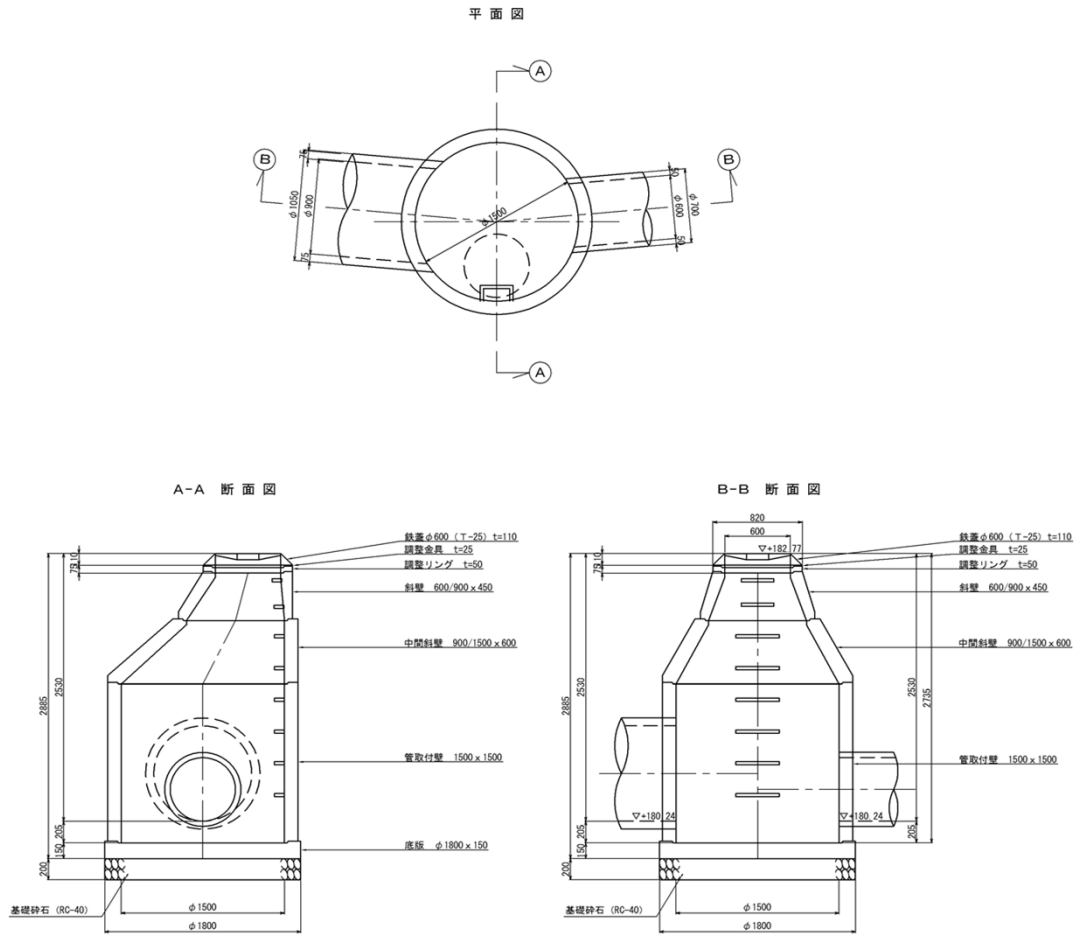
10m当たり

項目	規格	計算式	単位	数量
基礎碎石	RC-40 t=20cm	1.25 × 10.00	m ²	12.5
コンクリート	18-8-40	(土木構造物標準設計より)	m ³	2.947
型枠	一般型枠	(土木構造物標準設計より)	m ²	7.200
RC-1種	φ400	(土木構造物標準設計より)	本	4.10
基面整正		1.25 × 10.00	m ²	12.5

工種：排水構造物工
 種別：マンホール
 規格：3号マンホール

単位当たり数量計算書

数量算出根拠図



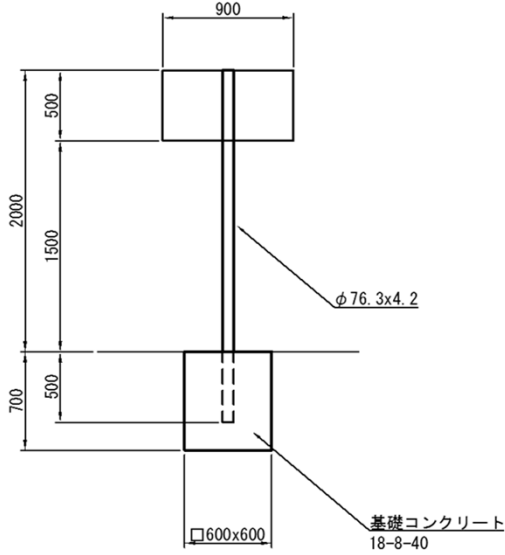
1基当たり

項目	規格	計算式	単位	数量
基面整正		$1.80 \times 1.80 \times \pi / 4$	m ²	2.5
基礎碎石	RC-40 t=20cm	$1.80 \times 1.80 \times \pi / 4$	m ²	2.5
二次製品				
底版	φ1800 x 150		個	1.0
管取付壁	φ1500 x 1500		個	1.0
中間斜壁	φ900/1500 x 600		個	1.0
斜壁	φ600/900 x 450		個	1.0
調整リング	φ600 x 50		個	1.0
調整金具	φ600 x 25		組	1.0
鉄蓋	φ600 T-14 (受枠共)		組	1.0

工種：標識工
 種別：看板
 規格：路側式

単位当たり数量計算書

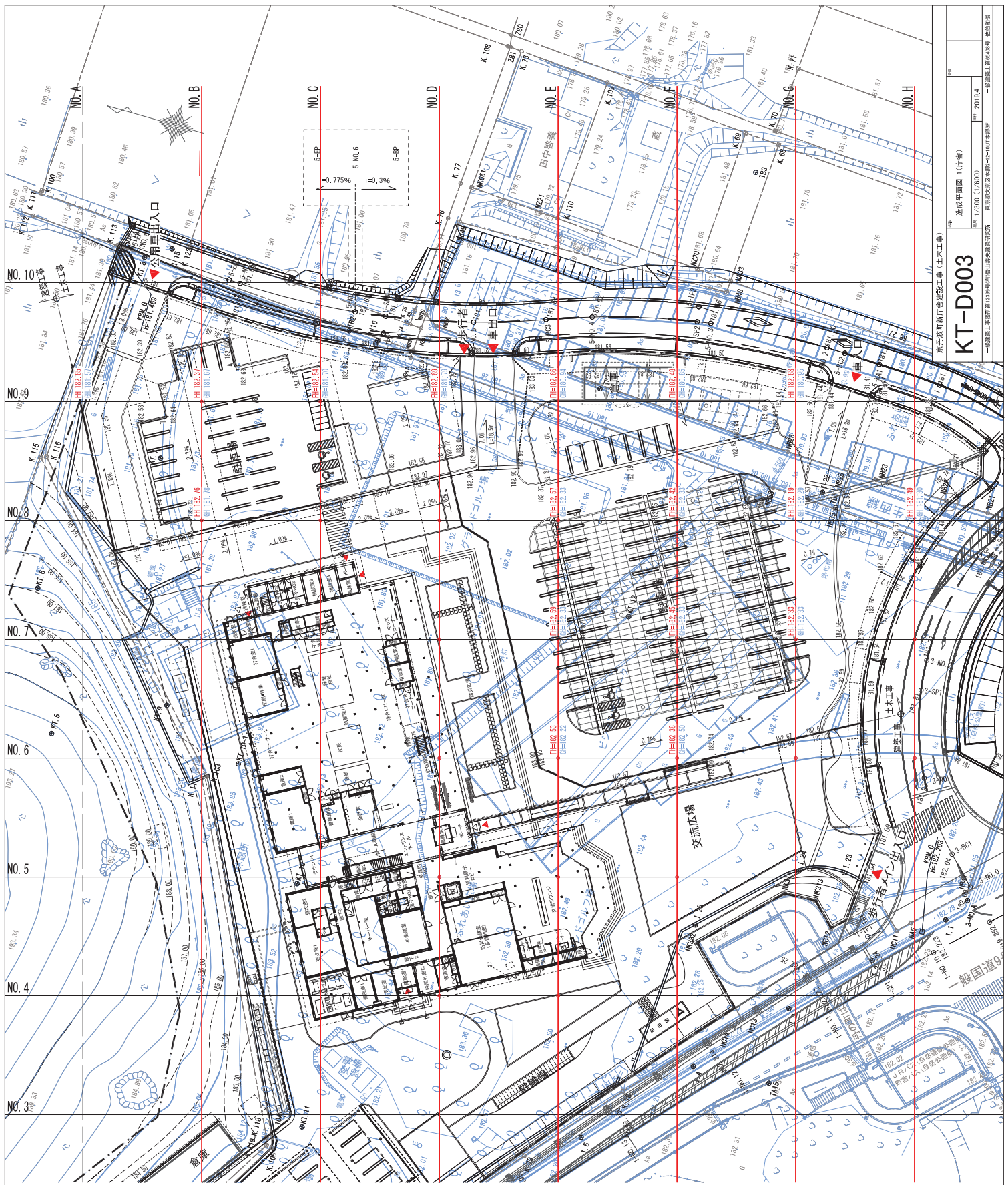
数量算出根拠図



重要開発調整池の名称	京丹波町庁舎調整池
重要開発調整池所有者	京丹波町
連絡先	0771-82-0200 (代表)
構造	地下式
設置年月日	令和 3年 3月31日

1基当たり

項目	規格	計算式	単位	数量
看板柱	路側式 単柱式	$\phi 76.3$ 下地亜鉛メッキ+静電紛体塗装	m ²	1.0
看板	案内標識	B900-H500	枚	1.0
コンクリート	18-8-40	$0.60 \times 0.60 \times 0.70$	m ³	0.25
型枠	一般型枠	$0.60 \times 0.70 \times 4$	m ²	1.68

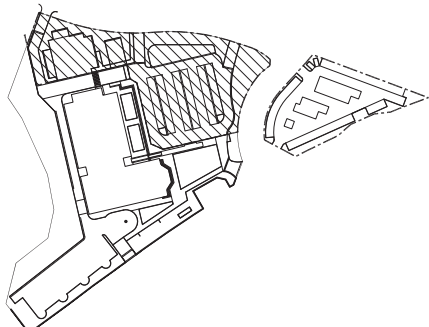


長野県新庁舎建設工事（土木工事）

KT-D003

通成平面図-1(庁舎)
 1/300 (1/600)
 2018.4
 一般建設士事務所 東野都文 建築士事務所 一般建設士事務所

key plan



(種別は素階上高を示す)
 PH=182.10 (階層部は素階上高を示す)
 PH=182.22 (現地面高を示す)

土積メッシュ図グリット面積 400 m2

京丹波町新庁舎建設工事（土木工事：庁舎側）

	No5	No6	No7	No8	No9	No10	
No. A	FH= 0.00 GH= 0.00 差= 0.00 差の平均= 0.00 切土= 0.0 盛土= 0.0 グリット面積= 400	FH= 0.00 GH= 0.00 差= 0.00 差の平均= 0.00 切土= 0.0 盛土= 0.0 グリット面積= 400	FH= 0.00 GH= 0.00 差= 0.00 差の平均= 0.24 切土= 0.0 盛土= 98.0 グリット面積= 400	FH= 0.00 GH= 0.00 差= 0.00 差の平均= 0.69 切土= 0.0 盛土= 276.0 グリット面積= 400	FH= 182.65 GH= 181.57 差= 1.08 差の平均= 0.45 切土= 0.0 盛土= 178.0 グリット面積= 400	FH= 0.00 GH= 0.00 差= 0.00 切土= 0.0 盛土= 552.0	
No. B	FH= 0.00 GH= 0.00 差= 0.00 差の平均= 0.00 切土= 0.0 盛土= 0.0 グリット面積= 400	FH= 0.00 GH= 0.00 差= 0.00 差の平均= 0.00 切土= 0.0 盛土= 0.0 グリット面積= 400	FH= 0.00 GH= 0.00 差= 0.00 差の平均= 0.24 切土= 0.0 盛土= 98.0 グリット面積= 400	FH= 182.76 GH= 181.78 差= 0.98 差の平均= 0.63 切土= 0.0 盛土= 252.0 グリット面積= 400	FH= 182.37 GH= 181.67 差= 0.70 差の平均= 0.39 切土= 0.0 盛土= 154.0 グリット面積= 400	FH= 0.00 GH= 0.00 差= 0.00 切土= 0.0 盛土= 504.0	
No. C	FH= 0.00 GH= 0.00 差= 0.00 差の平均= 0.00 切土= 0.0 盛土= 0.0 グリット面積= 400	FH= 0.00 GH= 0.00 差= 0.00 差の平均= 0.00 切土= 0.0 盛土= 0.0 グリット面積= 400	FH= 0.00 GH= 0.00 差= 0.00 差の平均= 0.00 切土= 0.0 盛土= 0.0 グリット面積= 400	FH= 0.00 GH= 0.00 差= 0.00 差の平均= 0.44 切土= 0.0 盛土= 174.0 グリット面積= 400	FH= 182.54 GH= 181.70 差= 0.84 差の平均= 0.44 切土= 0.0 盛土= 174.0 グリット面積= 400	FH= 0.00 GH= 0.00 差= 0.00 切土= 0.0 盛土= 348.0	
No. D	FH= 0.00 GH= 0.00 差= 0.00 差の平均= 0.08 切土= 0.0 盛土= 31.0 グリット面積= 400	FH= 0.00 GH= 0.00 差= 0.00 差の平均= 0.14 切土= 0.0 盛土= 57.0 グリット面積= 400	FH= 0.00 GH= 0.00 差= 0.00 差の平均= 0.12 切土= 0.0 盛土= 50.0 グリット面積= 400	FH= 0.00 GH= 0.00 差= 0.00 差の平均= 0.71 切土= 0.0 盛土= 286.0 グリット面積= 400	FH= 182.69 GH= 181.79 差= 0.90 差の平均= 0.66 切土= 0.0 盛土= 262.0 グリット面積= 400	FH= 0.00 GH= 0.00 差= 0.00 切土= 0.0 盛土= 686.0	
No. E	FH= 0.00 GH= 0.00 差= 0.00 差の平均= 0.05 切土= 0.0 盛土= 19.0 グリット面積= 400	FH= 182.33 GH= 182.22 差= 0.11 差の平均= 0.14 切土= 0.0 盛土= 57.0 グリット面積= 400	FH= 182.39 GH= 182.33 差= 0.06 差の平均= 0.18 切土= 0.0 盛土= 71.0 グリット面積= 400	FH= 182.37 GH= 182.33 差= 0.04 差の平均= 0.92 切土= 0.0 盛土= 368.0 グリット面積= 400	FH= 182.66 GH= 180.94 差= 1.72 差の平均= 0.84 切土= 0.0 盛土= 335.0 グリット面積= 400	FH= 0.00 GH= 0.00 差= 0.00 切土= 0.0 盛土= 850.0	
No. F	FH= 0.00 GH= 0.00 差= 0.00 差の平均= -0.03 切土= -12.0 盛土= 0.0 グリット面積= 400	FH= 182.38 GH= 182.50 差= -0.12 差の平均= -0.00 切土= -0.0 盛土= 0.0 グリット面積= 400	FH= 182.45 GH= 182.33 差= 0.12 差の平均= 0.03 切土= 0.0 盛土= 11.0 グリット面積= 400	FH= 182.42 GH= 182.33 差= 0.09 差の平均= 0.84 切土= 0.0 盛土= 335.0 グリット面積= 400	FH= 182.48 GH= 180.85 差= 1.63 差の平均= 0.84 切土= 0.0 盛土= 336.0 グリット面積= 400	FH= 0.00 GH= 0.00 差= 0.00 切土= -12.0 盛土= 682.0	
No. G	FH= 0.00 GH= 0.00 差= 0.00 差の平均= 0.00 切土= 0.0 盛土= 0.0 グリット面積= 400	FH= 0.00 GH= 0.00 差= 0.00 差の平均= 0.00 切土= 0.0 盛土= 0.0 グリット面積= 400	FH= 182.33 GH= 182.33 差= 0.00 差の平均= 0.27 切土= 0.0 盛土= 109.0 グリット面積= 400	FH= 182.19 GH= 182.29 差= -0.10 差の平均= 0.71 切土= 0.0 盛土= 282.0 グリット面積= 400	FH= 182.68 GH= 180.95 差= 1.73 差の平均= 0.44 切土= 0.0 盛土= 173.0 グリット面積= 400	FH= 0.00 GH= 0.00 差= 0.00 切土= 0.0 盛土= 564.0	
No. H	FH= 0.00 GH= 0.00 差= 0.00 差の平均= 0.00 切土= 0.0 盛土= 0.0 グリット面積= 400	FH= 0.00 GH= 0.00 差= 0.00 差の平均= 0.00 切土= 0.0 盛土= 0.0 グリット面積= 400	FH= 0.00 GH= 0.00 差= 0.00 差の平均= 0.30 切土= 0.0 盛土= 119.0 グリット面積= 400	FH= 182.49 GH= 181.30 差= 1.19 差の平均= 0.30 切土= 0.0 盛土= 119.0 グリット面積= 400	FH= 0.00 GH= 0.00 差= 0.00 差の平均= 0.00 切土= 0.0 盛土= 0.0 グリット面積= 400	FH= 0.00 GH= 0.00 差= 0.00 切土= 0.0 盛土= 238.0	
No. I	FH= 0.00 GH= 0.00 差= 0.00 切土= 0.0 盛土= 0.0	FH= 0.00 GH= 0.00 差= 0.00 切土= 0.0 盛土= 0.0	FH= 0.00 GH= 0.00 差= 0.00 切土= 0.0 盛土= 0.0	FH= 0.00 GH= 0.00 差= 0.00 切土= 0.0 盛土= 0.0	FH= 0.00 GH= 0.00 差= 0.00 切土= 0.0 盛土= 0.0	FH= 0.00 GH= 0.00 差= 0.00 切土= 0.0 盛土= 0.0	
	切土= -12.0 盛土= 50.0	切土= 0.0 盛土= 114.0	切土= 0.0 盛土= 556.0	切土= 0.0 盛土= 2092.0	切土= 0.0 盛土= 1612.0	切土= -12.0 盛土= 4424.0	



路床盛土予定範囲