

令和元年度 加整 第2号-5

加太開発整備事業(2号用地)雨水排水施設設置工事

数 量 計 算 書

数量総括表(1)

工 種	種別	細別	単位	数量計算	設計数量	備考
ボックス材料	1800x2000x2000	標準	本	23	23	P.6 46.115m
	1800x2000x2000	標準(差筋付,人孔付φ600)	本	3	3	6.015m
	1800x2000x2000	標準(人孔付φ900)	〃	1	1	2.005m
	1800x2000x980	調整(差口有,受口有)	〃	13	13	12.805m
	1800x2000x930	調整(差口有,受口有)	〃	1	1	0.935m
	1800x2000x966	調整(差筋付,差口無,受口有)	〃	1	1	0.971m
	1800x2000x1000	調整(差筋付,差口有,受口無)	〃	7	7	7.035m
	1800x2000x1000	調整(差口無,受口有)	〃	7	7	7.035m
	1800x2000x1000	調整(差筋付,側壁開口φ800/2,差口有,受口無)	〃	1	1	1.005m
	1800x1800x2000	標準	〃	23	23	46.115m
	1800x1800x2000	標準(差筋付,人孔付φ600)	〃	2	2	4.010m
	1800x1800x2000	標準(人孔付φ900)	〃	1	1	2.005m
	1800x1800x1000	調整(差筋付,差口無,受口有)	〃	1	1	1.005m
	1800x2500x1000	落差工(差筋付,差口無,受口無)	〃	6	6	6.030m
	1800x2400x1000	落差工(差筋付,差口無,受口無)	〃	6	6	6.030m
	1800x2300x1000	落差工(差筋付,差口無,受口無)	〃	3	3	3.015m
	1800x2300x1000	落差工(差筋付,側壁開口φ800/2,差口無,受口無)	〃	1	1	1.005m
						計 153.136m
	ボックス 据付工	通常布設	m	153.1	153	P.6
基礎工	基礎コンクリート	18N-8-40	m3	35.2	35	P.7
	基礎コンクリート型枠		m2	30.6	31	
	敷モルタル	1:3	m3	6.4	6	
落差工	型枠		m2	14.4	14	P.7
	コンクリート	24N-8-25	m3	2.6	3	

数量総括表（2）

工 種	種別	細別	単位	数量計算	設計数量	備考
土工	掘削	土砂	m3	1976.5	1980	P.7
	〃	中硬岩	m3	612.8	610	
	埋戻	流用土	m3	1803.5	1800	
	残土処分		m3	585.4	590	
全残土処分量			m3	595.4	600	P.7
点検用人孔	1号組立マンホール					P.16
	人孔鉄蓋	T-14	組	2.0	2	
	調整金具	H=25	個	1.0	1	
	〃	H=45	個	1.0	1	
	調整リング	φ 600 H=150	個	2.0	2	
	斜壁ブロック	1号マンホール φ 600/900×450	個	1.0	1	
	床版斜壁ブロック	1号マンホール φ 900×150	個	1.0	1	
	直壁ブロック	1号マンホール φ 900×300	個	1.0	1	
	直壁ブロック	1号マンホール φ 900×600	個	1.0	1	
	連結直壁ブロック	1号マンホール φ 900×300	個	2.0	2	
	ブロック据付	H≦3.0m	箇所	2.0	2	

数量総括表（3）

工 種	種別	細別	単位	数量計算	設計数量	備考
点検用人孔	Y号組立マンホール					P.17
	人孔鉄蓋	T-14	組	5.0	5	
	調整金具	H=25	個	4.0	4	
	〃	H=45	個	1.0	1	
	調整リング	φ 600 H=50	個	2.0	2	
	〃	φ 600 H=100	個	3.0	3	
	斜壁ブロック	Y号マンホール φ 600×300	個	3.0	3	
	床版斜壁ブロック	Y号マンホール φ 900×150	個	2.0	2	
	直壁ブロック	Y号マンホール φ 600×300	個	1.0	1	
	〃	Y号マンホール φ 600×600	個	1.0	1	
	〃	Y号マンホール φ 600×900	個	5.0	5	
	ブロック据付	H≤2.0m	箇所	5.0	5	
	型枠		m2	4.36	4.4	
	コンクリート	18N-8-40	m3	0.74	0.7	
既設BOX 接続工	コンクリート取壊工	鉄筋Co	m3	1.27	1.3	P.18
	残塊処分	鉄筋Co	m3	1.27	1.3	
	型枠		m2	4.53	4.5	
	コンクリート	18N-8-40	m3	0.82	0.8	
	差筋アンカー	D13 L=200mm	本	18	18	

数量総括表(4)

工 種	種別	細別	単位	数量計算	設計数量	備考
HP φ 800mm 布設工						P.19
土工	掘削	土砂	m3	36.1	36	
	//	中硬岩	m3	19.8	20	
	埋戻	流用土	m3	37.2	37	
	残土処分		m3	14.6	15	
管布設工	HP φ 800mm		m	9.40	9	
管材料	HP φ 800mm	A-1, B型, 1種	本	4.00	4	
砂基礎			m3	11.1	11	
土留工	軽量鋼矢板	H=4.0m (両側)	m	10.00	10	
	土留支保工	軽量金属 2段	m	10.00	10	
巻き立て コンクリート	コンクリート	18N-8-40	m3	0.43	0.4	
	型枠		m2	2.77	2.8	
2号 組立マンホール	人孔鉄蓋	φ 600mm, T-25	組	1.0	1	P.21
	調整金具	H=45mm	個	1.0	1	
	調整リング	φ 600 × 50	個	1.0	1	
	斜壁ブロック	φ 600/ φ 1200 × 450	個	1.0	1	
	直壁ブロック	φ 1200 × 900	個	1.0	1	
	管取付壁ブロック	φ 1200 × 2400	個	1.0	1	
	底版ブロック	2号マンホール用	個	1.0	1	
	基礎碎石	RC-40, t=20cm	m2	1.65	1.7	
	流入管削孔	HP φ 400mm	箇所	1.0	1	
	流入管削孔	HP φ 450mm	箇所	1.0	1	
既設水路 取壊工	コンクリート取壊工	無筋Co	m3	9.02	9.0	P.25
	残塊処分	無筋Co	m3	9.02	9.0	

数量総括表 (5)

工 種	種別	細別	単位	数量計算	設計数量	備考
取付管工						P.23
土工	掘削	土砂	m3	17.00	17	
	埋戻	流用土	m3	9.94	10	
	残土処分		m3	5.96	6	
管布設工	HP φ 450mm		m	2.50	2.5	
	HP φ 400mm		m	2.60	2.6	
管材料	HP φ 450mm	A-1, B型, 1種 全管	本	1.0	1	L=2.43m
	"	A-1, B型, 1種 半管	本	1.0	1	L=1.20m
	HP φ 400mm	A-1, B型, 1種 全管	本	1.0	1	L=2.43m
	"	A-1, B型, 1種 半管	本	1.0	1	L=1.20m
砂基礎			m3	4.1	4	
集水柵1		800×800×1250	箇所	2.0	2	P.25
(1箇所当り数量)	集水柵ブロック	グレーチング付(T-25) 800×800×1250	個/箇所	1.0	1	
	柵ベースブロック	1180×1180×100	個/箇所	1.0	1	
	基礎碎石	RC-40, t=20cm	m2/箇所	1.39	1.4	
	インパートコンクリート	18N-8-40	m3/箇所	0.06	0.06	
波状管布設工						P.27
土工	掘削	中硬岩	m3	68.3	68	
	"	土砂	m3	225.2	230	
	埋戻	流用土	m3	273.6	270	
	不足土搬入		m3	10.5	11	
管布設工	波状管	φ 600mm	m	59.00	59.0	
管材料	波状管	φ 600mm×5.0m	本	12.0	12	
	波状管 φ 600mm	90° エルボ	個	1.0	1	
大型土のう工		1.0m×1.0m×1.0m	袋	18.0	18	P.28

ボックスカルバート材料

種 別	規 格	種 別	単位	数量	製品NO.
ボックスカルバート	1800x2000x2000	標準	本	23	図面参照
	1800x2000x2000	標準(差筋付,人孔付φ600)	〃	3	4,33,62
	1800x2000x2000	標準(人孔付φ900)	〃	1	41
	1800x2000x980	調整(差口有,受口有)	〃	13	図面参照
	1800x2000x930	調整(差口有,受口有)	〃	1	70
	1800x2000x966	調整(差筋付,差口無,受口有)	〃	1	1
	1800x2000x1000	調整(差筋付,差口有,受口無)	〃	7	図面参照
	1800x2000x1000	調整(差口無,受口有)	〃	7	図面参照
	1800x2000x1000	調整(差筋付,側壁開口φ800/2,差口有,受口無)	〃	1	71
	1800x1800x2000	標準	〃	23	図面参照
	1800x1800x2000	標準(差筋付,人孔付φ600)	〃	2	85,95
	1800x1800x2000	標準(人孔付φ900)	〃	1	75
	1800x1800x1000	調整(差筋付,差口無,受口有)	〃	1	74
	1800x2500x1000	落差工(差筋付,差口無,受口無)	〃	6	図面参照
	1800x2400x1000	落差工(差筋付,差口無,受口無)	〃	6	図面参照
	1800x2300x1000	落差工(差筋付,差口無,受口無)	〃	3	54,55,73
	1800x2300x1000	落差工(差筋付,側壁開口φ800/2,差口無,受口無)	〃	1	72

ボックスカルバート据付工

種 別	規 格	算 式	単位	数量	製品NO.
据付工	$1.25 < B \leq 2.50$ $1.25 < H \leq 2.50$	$100.000 + 53.135 =$	m	153.135	1~100

土工数量集計表

測 点	規 格	掘削		埋戻 (流用土) m3	残土処分 m3	備 考
		土砂	岩盤			
		m3	m3			
BOX-1800X2000		1976.50		1443.97	372.09	P.10
BOX-1800X1800			612.75	359.51	213.29	P.11
合計		1976.50	612.75	1803.48	585.38	

基礎工数量集計表

測 点	規 格	基礎 コンクリート	基礎コン 型枠	敷モルタル (1:3)		備 考
		m3	m2	m3		
BOX-1800X2000		23.00	20.00	4.20		P.10
BOX-1800X1800		12.22	10.63	2.23		P.11
合計		35.22	30.63	6.43		

落差工数量集計表

測 点	規 格	型枠	コンクリート			備 考
		m2	m3			
BOX-1800X2500	H=500mm	6.38	1.16			P.12
BOX-1800X2400	H=400mm	5.09	0.92			P.13
BOX-1800X2300	H=300mm	1.27	0.23			P.14
BOX-1800X2300	H=500mm	1.63	0.30			P.15
合計		14.37	2.61			

残土処分量数量集計表

測 点	規 格	残土処分				備 考
		m3				
BOX布設工		585.38				P.7
HP φ 800mm布設工		14.55				P.19
取付管工	HP φ 450,400	5.96				P.22
仮設波状管布設工		-10.51				P.27
合計		595.38				

土工延長及び掘削深調書(BOX-1800X2000:土砂区間)

測 点	土工延 (L)	土被 (A)	BOX高 (B)	掘削深 (A+B)	平均掘削深 (H)	掘削縦断面積 (H×L)	備 考
	m	m	m	m	m	m ²	
No.0		1.92	2.46	4.38			1800X2000
No.0+10.0	10.000	1.72	2.96	4.68	4.53	45.30	1800X2500
No.0+10.0		1.72	2.46	4.18			1800X2000
No.1	10.000	1.53	2.96	4.49	4.34	43.40	1800X2500
No.1		1.53	2.46	3.99			1800X2000
No.1+10.0	10.000	1.40	2.86	4.26	4.13	41.30	1800X2400
No.1+10.0		1.40	2.46	3.86			1800X2000
No.2	10.000	1.26	2.86	4.12	3.99	39.90	1800X2400
No.2		1.26	2.46	3.72			1800X2000
No.2+10.0	10.000	0.97	2.96	3.93	3.83	38.30	1800X2500
No.2+10.0		0.97	2.46	3.43			1800X2000
No.3	10.000	0.82	2.86	3.68	3.56	35.60	1800X2400
No.3		0.82	2.46	3.28			1800X2000
No.3+10.0	10.000	0.79	2.76	3.55	3.42	34.20	1800X2300
No.3+10.0		0.79	2.46	3.25			1800X2000
No.4	10.000	1.21	2.46	3.67	3.46	34.60	1800X2000
No.5	20.000	1.18	2.96	4.14	3.91	78.20	1800X2500
合計	100.000					390.80	

・ 平均掘削深(総掘削縦断面積÷総延長)

$$\begin{aligned}
 H &= 390.80 \div 100.000 \\
 &= 3.91 \text{ m}
 \end{aligned}$$

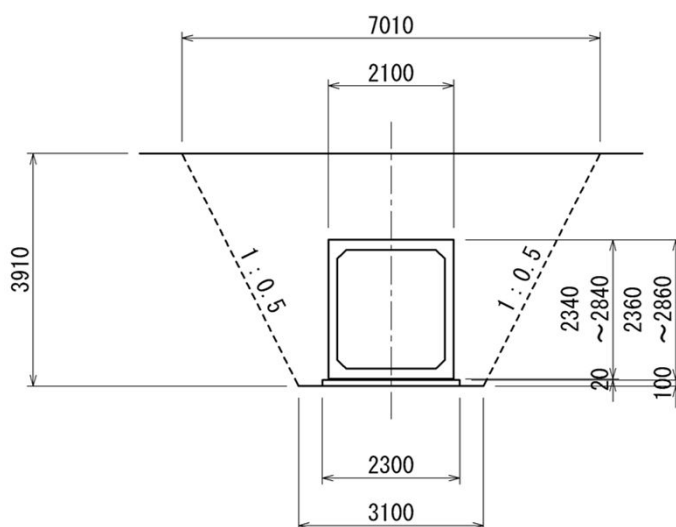
土工延長及び掘削深調書(BOX-1800X1800: 岩盤区間)

測 点	土工延 (L)	土被 (A)	BOX高 (B)	掘削深 (A+B)	平均掘削深 (H)	掘削縦断面積 (H×L)	備 考
	m	m	m	m	m	m ²	
No.5		1.18	2.26	3.44			1800X1800
No.6	20.000	1.59	2.26	3.85	3.65	73.00	1800X1800
No.7	20.000	1.41	2.26	3.67	3.76	75.20	1800X1800
No.7+13.135	13.135	1.56	2.26	3.82	3.75	49.26	1800X1800
合計	53.135					197.46	

・ 平均掘削深(総掘削縦断面積÷総延長)

$$\begin{aligned}
 H &= 197.46 \div 53.135 \\
 &= 3.72 \text{ m}
 \end{aligned}$$

(1/1)

$$L = 100,000 \text{ m}$$

$$\text{掘削斷面積} = (7.01 + 3.10) \times 1/2 \times 3.91 = 19.765 \text{ m}^2$$
$$1800 \times 2000 \text{延長} = 100.000 - 1.005 \times 16 = 83.920 \text{ m}$$

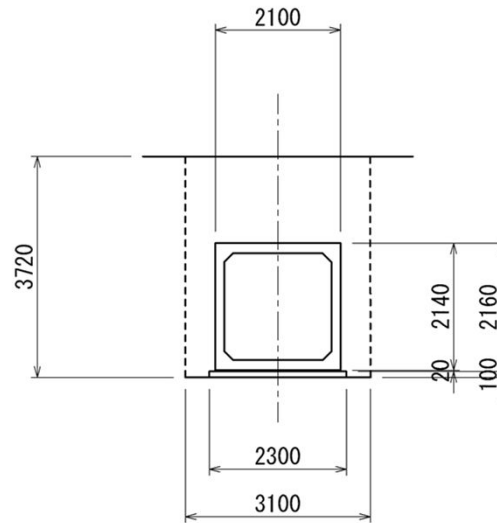
工 種	種 別	算 式	単位	数 量
土工	掘削(土砂)	19.765×100.000	m3	1976.50
	全量			
	埋戻(流用土)	$19.765 \times 100.000 = 1976.500$		
	基礎控除			
		$2.300 \times 0.100 \times 100.000 = -23.000$		
		BOX控除(1800X2000) (H=2.340+0.020=2.360)		
		$2.100 \times 2.360 \times 83.920 = -415.908$		
		BOX控除(1800X2500) (H=2.840+0.020=2.860)		
		$2.100 \times 2.860 \times 1.005 \times 6 = -36.216$		
		BOX控除(1800X2400) (H=2.740+0.020=2.760)		
		$2.100 \times 2.760 \times 1.005 \times 6 = -34.950$		
		BOX控除(1800X2300) (H=2.640+0.020=2.660)		
		$2.100 \times 2.660 \times 1.005 \times 4 = -22.456$		
		計 = 1443.970	m3	1443.97
	残土処分	$1976.500 - 1443.970 / 0.9$	m3	372.09
基礎工	基礎コンクリート	$2.300 \times 0.100 \times 100.000$	m3	23.00
	基礎コンクリート型枠	$100.000 \times 0.100 \times 2$	m2	20.00
	敷モルタル(1:3)	$2.100 \times 0.020 \times 100.000$	m3	4.20

BOX-1800×1800(岩盤区間)

(1/1)

根 拠 図

L = 53.135 m



平均掘削深 = 3.720 m (P.9参照)

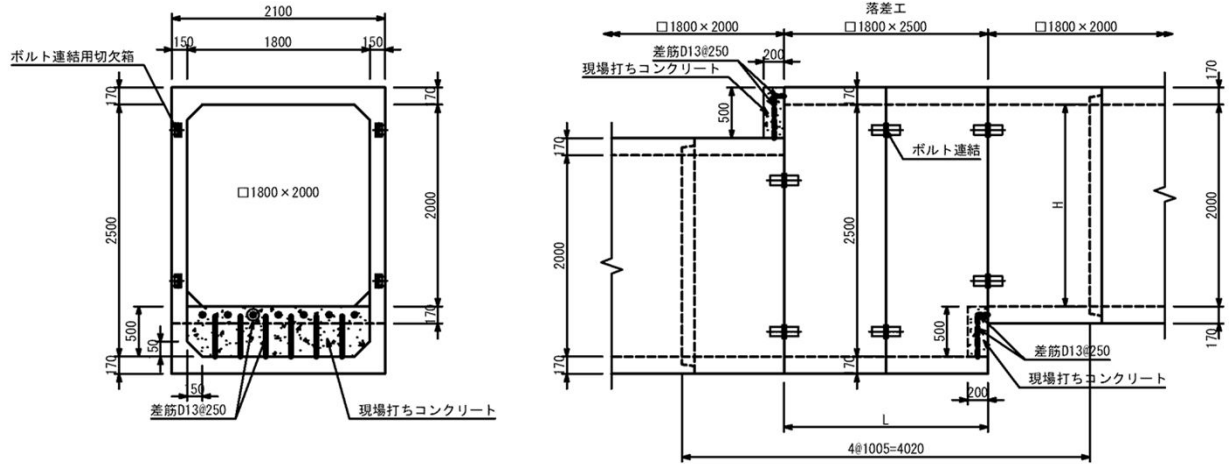
工 種	種 別	算 式	単 位	数 量
土工	掘削(中硬岩)	$3.100 \times 3.720 \times 53.135$	m3	612.75
	全量			
	埋戻(流用土)	$3.100 \times 3.720 \times 53.135 = 612.753$		
	基礎控除			
		$2.300 \times 0.100 \times 53.135 = -12.221$		
		BOX控除(1800X1800) (H=2.140+0.020=2.160)		
		$2.100 \times 2.160 \times 53.135 = -241.020$		
		計 = 359.512	m3	359.51
	残土処分	$612.750 - 359.510 / 0.9$	m3	213.29
基礎工	基礎コンクリート	$2.300 \times 0.100 \times 53.135$	m3	12.22
	基礎コンクリート型枠	$53.135 \times 0.100 \times 2$	m2	10.63
	敷モルタル(1:3)	$2.100 \times 0.020 \times 53.135$	m3	2.23

落差工 (BOX-1800 × 2500 , H=500mm)

(1/4)

根拠図

〔測点 : No.0+10.00 , No.1 , No.2+10.00〕 N=3箇所



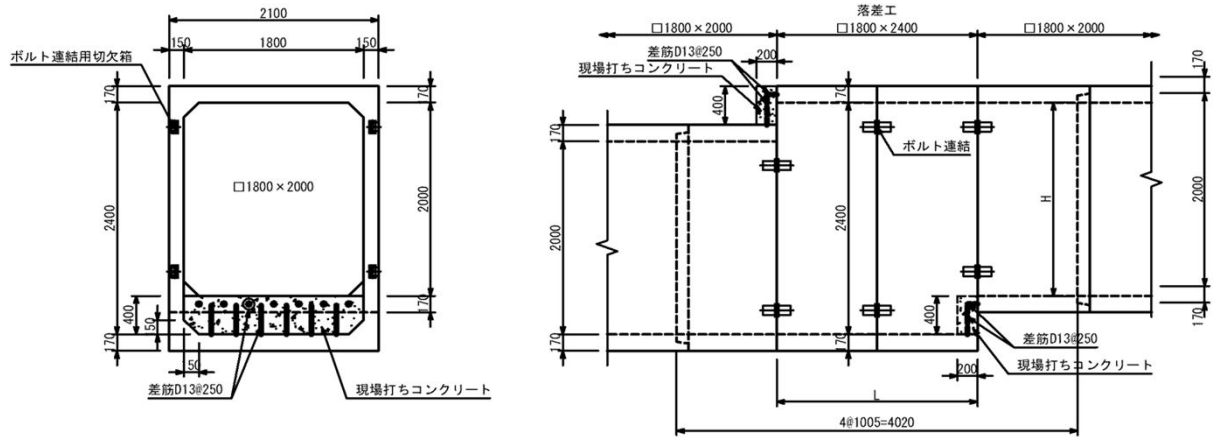
工 種	種 別	算 式	単 位	数 量
型 枠		BOX内部		
		$1.800 \times 0.500 - 0.15 \times 0.15 \times 1/2 \times 2 = 0.878$		
		BOX天端		
		$(2.100 + 0.200 \times 2) \times 0.500 = 1.250$		
		計 = 2.128	m2	1箇所当り
		箇所		
		2.128×3	m2	6.38
コンクリート	24N-8-25	BOX内部		
		$0.878 \times 0.200 = 0.176$		
		BOX天端		
		$2.100 \times 0.500 \times 0.200 = 0.210$		
		計 = 0.386	m3	1箇所当り
		箇所		
		0.386×3	m3	1.16
差 筋	D13	ボックス材料に含む		

落差工 (BOX-1800 × 2400 , H=400mm)

(2/4)

根拠図

[測点: No.1+10.00 , No.2 , No.3] N=3箇所



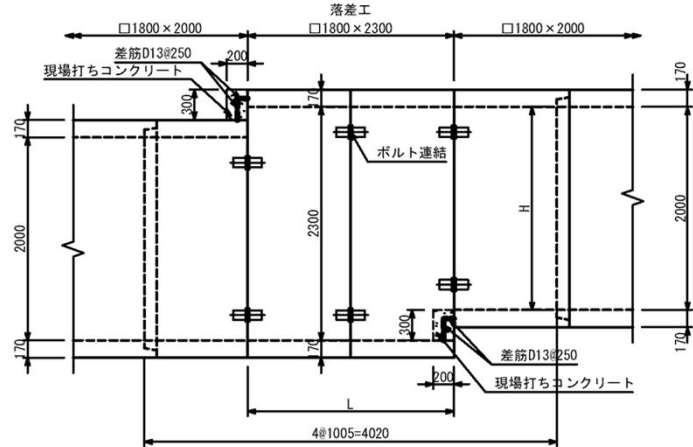
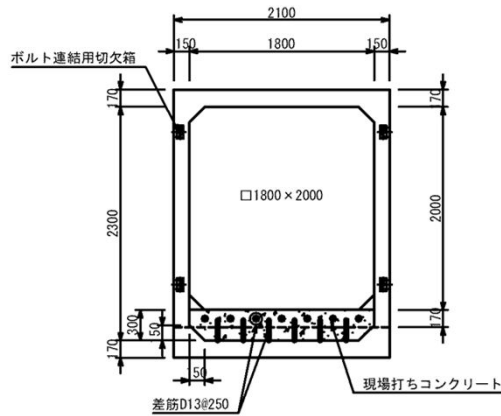
工 種	種 別	算 式	単 位	数 量
型 枠		BOX内部		
		$1.800 \times 0.400 - 0.15 \times 0.15 \times 1/2 \times 2 = 0.698$		
		BOX天端		
		$(2.100 + 0.200 \times 2) \times 0.400 = 1.000$		
		計 = 1.698	m2	1箇所当り
		箇所		
		1.698×3	m2	5.09
コンクリート	24N-8-25	BOX内部		
		$0.698 \times 0.200 = 0.140$		
		BOX天端		
		$2.100 \times 0.400 \times 0.200 = 0.168$		
		計 = 0.308	m3	1箇所当り
		箇所		
		0.308×3	m3	0.92
差 筋	D13	ボックス材料に含む		

落差工 (BOX-1800 × 2300 , H=300mm)

(3/4)

根 拠 図

〔測点: No.3+10.00〕 N=1箇所



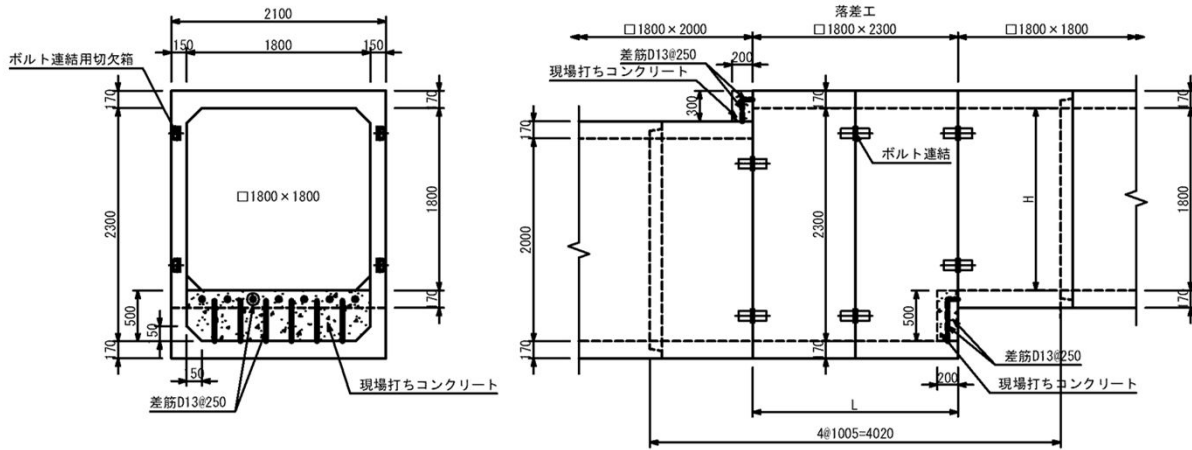
工 種	種 別	算 式	単 位	数 量
型 枠		BOX内部		
		$1.800 \times 0.300 - 0.15 \times 0.15 \times 1/2 \times 2 = 0.518$		
		BOX天端		
		$(2.100 + 0.200 \times 2) \times 0.300 = 0.750$		
		計 = 1.268	m2	1箇所当り
		箇所		
		1.268×1	m2	1.27
コンクリート	24N-8-25	BOX内部		
		$0.518 \times 0.200 = 0.104$		
		BOX天端		
		$2.100 \times 0.300 \times 0.200 = 0.126$		
		計 = 0.230	m3	1箇所当り
		箇所		
		0.230×1	m3	0.23
差 筋	D13	ボックス材料に含む		

落差工 (BOX-1800 × 2300 , H=500mm)

(4/4)

根拠図

〔測点:No.5〕 N=1箇所

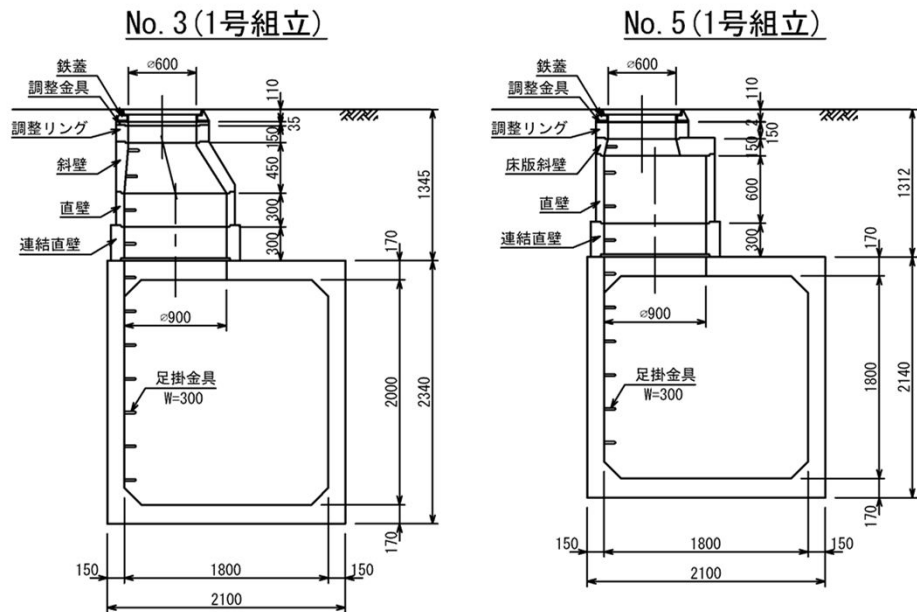


工 種	種 別	算 式	単 位	数 量
型 枠		BOX内部		
		$1.800 \times 0.500 - 0.15 \times 0.15 \times 1/2 \times 2 = 0.878$		
		BOX天端		
		$(2.100 + 0.200 \times 2) \times 0.300 = 0.750$		
		計 = 1.628	m2	1箇所当り
		箇所		
		1.628×1	m2	1.63
コンクリート	24N-8-25	BOX内部		
		$0.878 \times 0.200 = 0.176$		
		BOX天端		
		$2.100 \times 0.300 \times 0.200 = 0.126$		
		計 = 0.302	m3	1箇所当り
		箇所		
		0.302×1	m3	0.30
差 筋	D13	ボックス材料に含む		

点検マンホール(1号組立)

(1/2)

根 拠 図

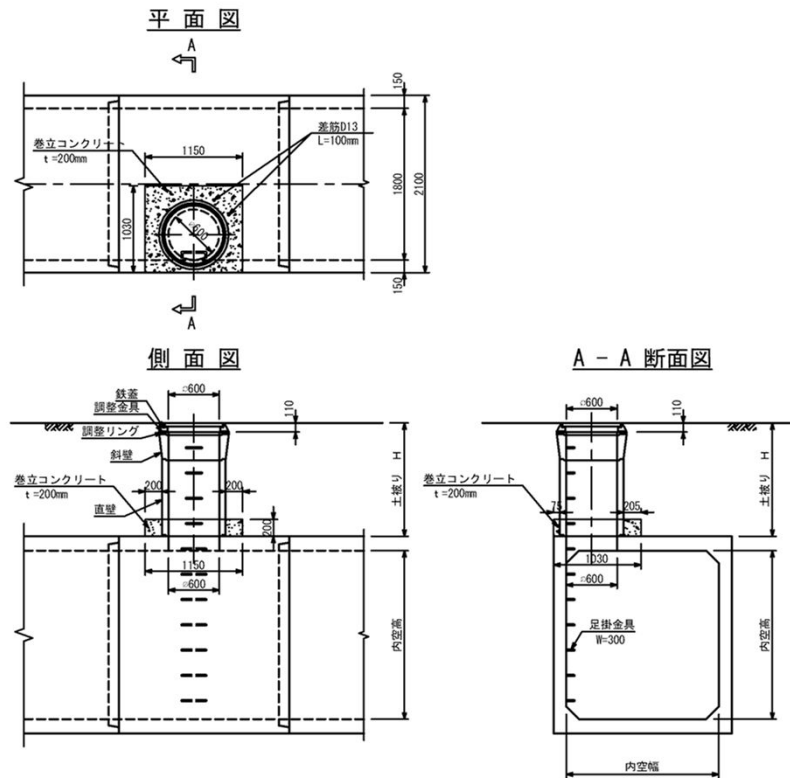


工 種	種 別	算 式	単 位	数 量
人孔鉄蓋	φ600mm T-14	1 + 1	組	2
調整金具	H=25		個	1
"	H=45		個	1
調整リング	φ600×150	1 + 1	個	2
斜壁	1号マンホール (H=450mm)		個	1
床版斜壁	1号マンホール (H=150mm)		個	1
直壁	1号マンホール (H=300mm)		個	1
直壁	1号マンホール (H=600mm)		個	1
連結直壁	1号マンホール (H=300mm)	1 + 1	個	2
ブロック据付	H≤3.0m	1 + 1	箇所	2

点検マンホール(Y号組立)

(2/2)

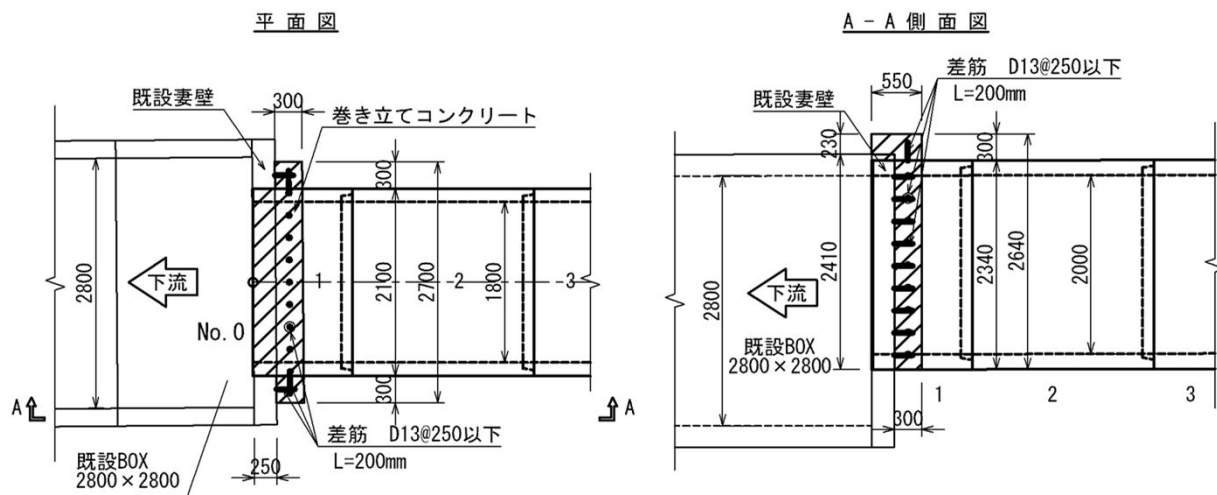
根拠図



工 種	種 別	算 式	単位	数 量
人孔鉄蓋	φ 600mm T-14	1 + 1 + 1 + 1 + 1	組	5
調整金具	H=25	1 + 1 + 1 + 1	個	4
"	H=45		個	1
調整リング	φ 600 × 50	1 + 1	個	2
"	φ 600 × 100	1 + 1 + 1	個	3
斜壁	Y号マンホール (H=300mm)	1 + 1 + 1	個	3
床版斜壁	Y号マンホール (H=150mm)	1 + 1	個	2
直壁	Y号マンホール (H=300mm)		個	1
"	Y号マンホール (H=600mm)		個	1
"	Y号マンホール (H=900mm)	1 + 1 + 1 + 1 + 1	組	5
ブロック据付	H ≤ 2.0m	1 + 1 + 1 + 1 + 1	組	5
型枠		筒所 (1.150 + 1.030) × 2 × 0.200 × 5	m2	4.36
コンクリート	18N-8-40	A = 1.15 × 1.03 = 1.185 m2 筒所 (1.185 - π/4 × 0.75^2) × 0.200 × 5	m3	0.74
差し筋	D13 L=150	ボックス材料に含む		

既設BOX接続工

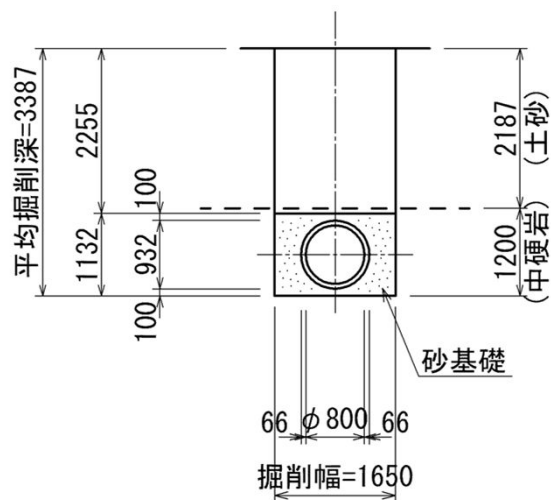
根拠図



工 種	種 別	算 式	単位	数 量
コンクリート	既設妻壁			
取壊工	鉄筋Co	$2.10 \times 2.41 \times 0.25$	m3	1.27
残塊処分	鉄筋Co	同上	m3	1.27
型枠		$2.70 \times 2.64 - 2.10 \times 2.34 = 2.214$		
		$0.30 \times 2.64 \times 2 = 1.584$		
		$(2.70 + 0.25 \times 2) \times 0.23 = 0.736$		
		計 = 4.534	m2	4.53
コンクリート	18N-8-40	$(2.70 \times 2.64 - 2.10 \times 2.34) \times 0.30 = 0.664$		
		$2.70 \times 0.25 \times 0.23 = 0.155$		
		計 = 0.819	m3	0.82
差し筋アンカー	(D13,L=200,@250)	9×2	本	18

HP φ 800mm布設工

根 拠 図



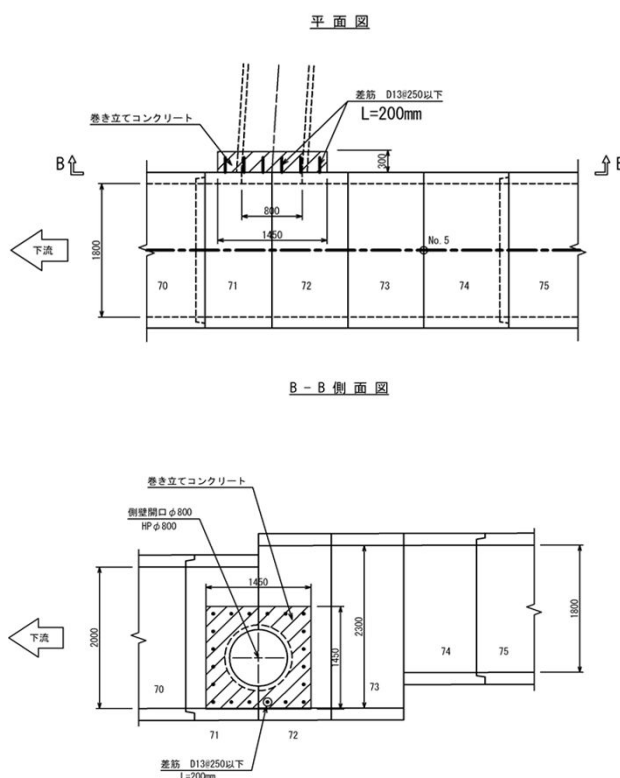
$$\text{平均土被} = (2.24 + 2.47) \times 1/2 = 2.355 \text{ m}$$

$$\text{平均掘削深} = 2.355 + 0.932 + 0.100 = 3.387 \text{ m}$$

$$\text{延長} = 10.00 \text{ m}$$

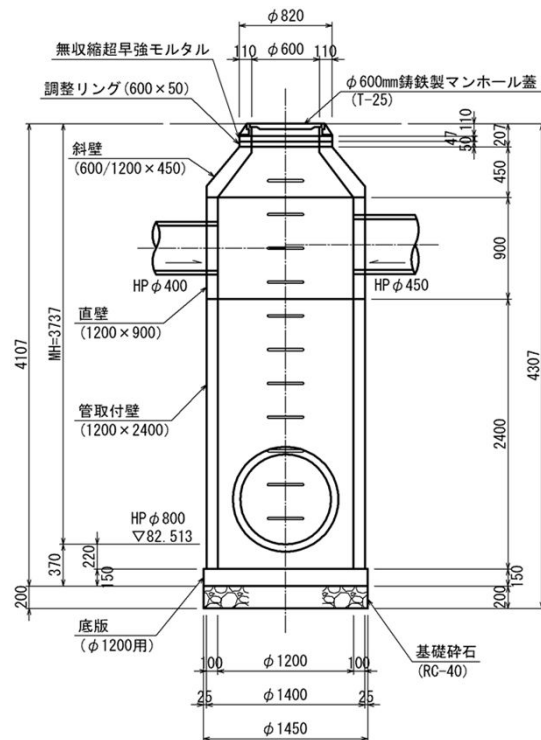
工 種	種 別	算 式	単 位	数 量
土工				
掘削	土砂	$1.650 \times 2.187 \times 10.00$	m3	36.09
	中硬岩	$1.650 \times 1.200 \times 10.00$	m3	19.80
埋戻	流用土	$1.650 \times 2.255 \times 10.00$	m3	37.21
残土処分		$(36.09 + 19.80) - 37.21 / 0.9$	m3	14.55
管布設工	HP φ 800mm	$10.00 - 0.60$	m	9.40
管材料	HP φ 800mm A-1,B型,1種	$9.40 \div 2.43 \text{ m/本} = 3.87$	本	4.00
砂基礎		$(1.650 \times 1.132 - \pi/4 \times 0.932^2) \times 9.40$	m3	11.14
土留工				
軽量鋼矢板	H=4.0m(両側)		m	10.00
土留支保工	軽量金属 2段		m	10.00

根 拠 図

[illegible]

2号組立マンホール

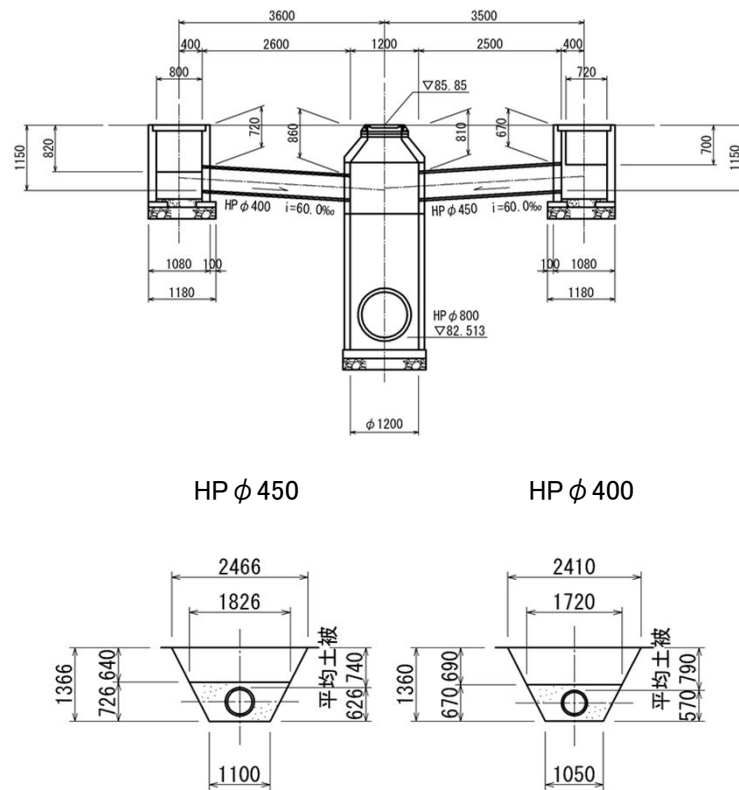
根 拠 図



工 種	種 別	算 式	単位	数 量
人孔鉄蓋	φ 600mm T-25		組	1.0
調整金具	H=45		個	1.0
調整リング	φ 600×50		個	1.0
斜壁ブロック	2号マンホール (H=450mm)		個	1.0
直壁ブロック	2号マンホール (H=900mm)		個	1.0
管取付壁 ブロック	2号マンホール (H=2400mm)		個	1.0
底版ブロック	2号マンホール		個	1.0
基礎碎石	RC-40,t=20cm	$\pi / 4 \times 1.450^2$	m2	1.65
流入管削孔	HP φ 400mm		箇所	1.0
	HP φ 450mm		箇所	1.0

取付管工

根 拠 図

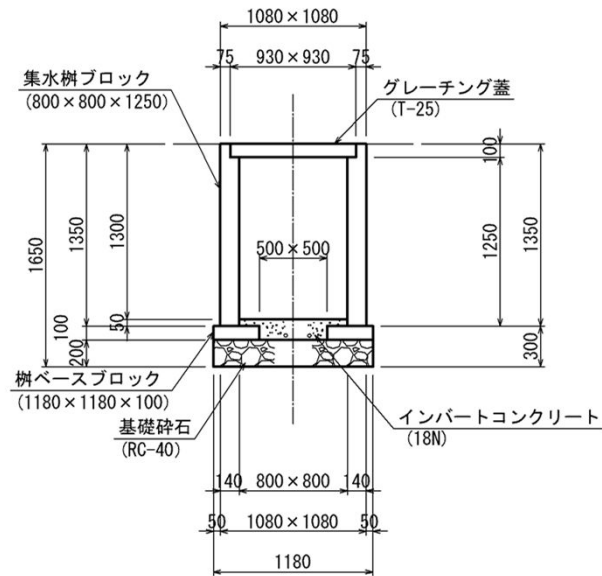


工 種	種 別	算 式	単 位	数 量
平均土被	HP φ 450mm	$(0.81 + 0.67) / 2 = 0.74 \text{ m}$		
	HP φ 400mm	$(0.86 + 0.72) / 2 = 0.79 \text{ m}$		
土工				
掘削	HP φ 450mm	$(2.466 + 1.100) \times 1/2 \times 1.366 \times 3.500 = 8.525$		
	HP φ 400mm	$(2.410 + 1.050) \times 1/2 \times 1.360 \times 3.600 = 8.470$		
		計 = 16.995	m3	17.00
埋戻	HP φ 450mm	$(2.466 + 1.826) \times 1/2 \times 0.640 \times 3.500 = 4.807$		
	HP φ 400mm	$(2.410 + 1.720) \times 1/2 \times 0.690 \times 3.600 = 5.129$		
		計 = 9.936	m3	9.94
残土処分		$17.00 - 9.94 / 0.9$	m3	5.96
管布設工	HP φ 450mm		m	2.50
	HP φ 400mm		m	2.60
管材料	HP φ 450mm A-1,B型,1種	$2.50 \div 2.43 \text{ m/本} = 1.03 \text{ 本}$	全管(L=2.43m)	本 1.00
			半管(L=1.20m)	本 1.00

取付管工

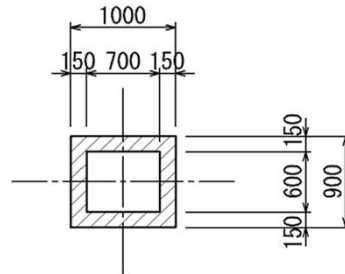
[illegible]

根 拠 図

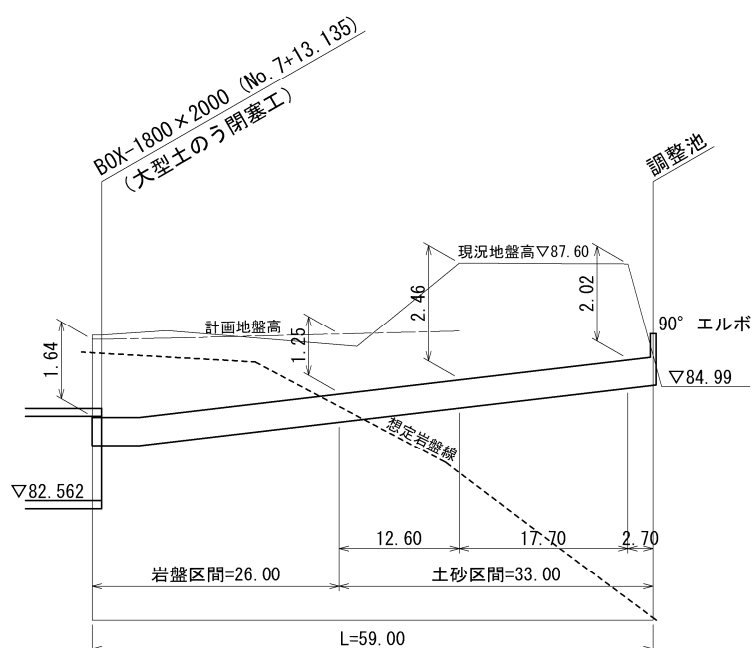
[illegible]

既設水路取壊工

根 拠 図

[illegible]

φ 600mm仮設波状管布設工



土工延長及び掘削深調書(仮設波状管φ600:岩盤区間)

測 点	土工延 (L)	土被 (A)	管外径 (B)	掘削深 (A+B)	平均掘削深 (H)	掘削縦断面積 (H×L)	備 考
	m	m	m	m	m	m2	
No.0		1.64	0.655	2.295			
No.0+26.0	26.00	1.25	0.655	1.905	2.100	54.60	
計	26.00					54.60	

・ 平均掘削深(総掘削縦断面積÷総延長)

$$H = 54.60 \div 26.000 = 2.10 \text{ m}$$

土工延長及び掘削深調書(仮設波状管φ600:土砂区間)

測 点	土工延 (L)	土被 (A)	管外径 (B)	掘削深 (A+B)	平均掘削深 (H)	掘削縦断面積 (H×L)	備 考
	m	m	m	m	m	m2	
No.0+26.0		1.25	0.655	1.905			1800X2000
No.0+38.6	12.60	2.46	0.655	3.115	2.510	31.63	1800X2500
No.0+56.3	17.70	2.02	0.655	2.675	2.900	51.33	1800X2000
No.0+59.0	2.70	0.00	0.655	0.655	1.670	4.51	1800X2400
計	33.000					87.47	

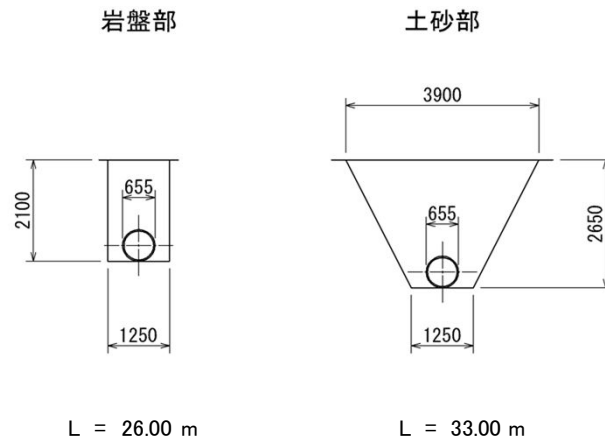
・ 平均掘削深(総掘削縦断面積÷総延長)

$$H = 87.47 \div 33.000 = 2.65 \text{ m}$$

仮設波状管布設工

(1/2)

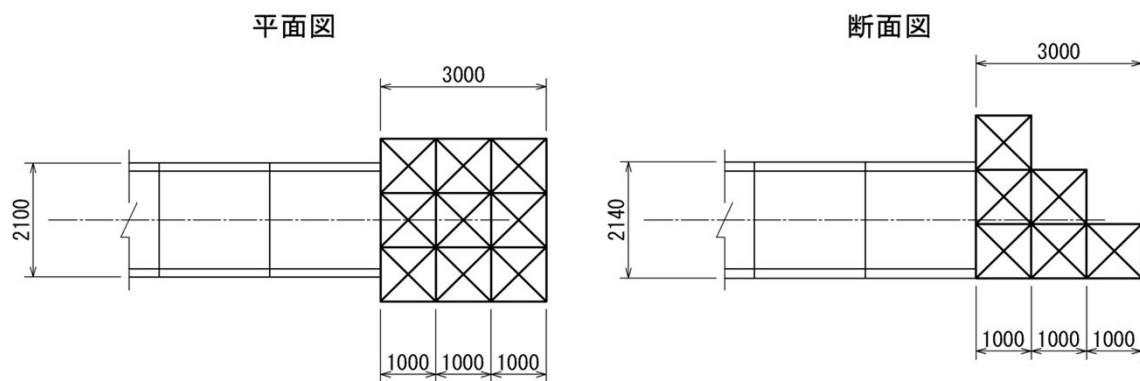
根 拠 図



工 種	種 別	算 式	単 位	数 量
土工	掘削(中硬岩)	$1.250 \times 2.100 \times 26.00$	m ³	68.25
	掘削(土砂)	$(3.900 + 1.250) \times 1/2 \times 2.650 \times 33.00$	m ³	225.18
	埋戻(流用土)	$\begin{aligned} &\text{岩盤部} \\ &68.25 - \pi/4 \times 0.655^2 \times 26.00 = 59.489 \\ &\text{土砂部} \\ &225.18 - \pi/4 \times 0.655^2 \times 33.00 = 214.060 \end{aligned}$		
		計 = 273.549	m ³	273.55
	不足土搬入	$\begin{aligned} &\text{(埋戻土不足)} \\ &(68.25 + 225.18) - 273.55 / 0.9 = -10.51 \end{aligned}$	m ³	10.51
管布設工	波状管 φ600mm		m	59.00
管材料	波状管 φ600mm	$59.00 \div 5.00 \text{ m/本} = 11.80$	本	12
	波状管 φ600mm 90° エルボ		個	1

(2/2)

根 拠 図

[illegible]