

前谷馬場線(第二工区)
電線共同溝整備工事（その１）

数量計算書

1. 数量総括表

数量総括表(1/4)

[illegible]

数量総括表(2/4)

事業区分(レベル0)：共同溝・電線共同溝									
工種区分 (レベル1)	工 種 (レベル2)	種 別 (レベル3)	細 別 (レベル4)	積算要素 (レベル6)	単位	数値	設計数量	積算数量	摘 要
電線共同溝	電線共同溝工	管路工（管路部）	埋設管路(ボディ管φ200)	ボディ管φ200（VP管）	m	1	49.80	50	区間長
				φ200（VP管）直管5.0m/本	m	1	34.29	34	材料費（ロス率5%含む）
				φ200（VP管）曲管1.0m/本	m	1	16.80	17	材料費（ロス率5%含む）
				φ200用 ｶﾞﾙﾄ固定式ﾛｰﾀﾞ管	本	1	2	2	材料費
				φ200用 スライド管	本	1	1	1	材料費
				φ200用 ｸﾞｯｽﾄﾘｰﾌﾞ L=450mm	個	1	2	2	材料費
				φ200用 管枕(ｽﾊﾟｰｻｰ)	個	1	66	66	材料費
				ﾎﾞﾃﾞｨ管内 さや管 φ50 5.0m/本	m	1	246	246	材料費（ロス率5%含む）
				ﾎﾞﾃﾞｨ管内 さや管 φ30 5.0m/本	m	1	246	246	材料費（ロス率5%含む）
				端末部用短管 φ50 1.0m/本	m	1	11	11	材料費（ロス率5%含む）
				端末部用短管 φ30 1.0m/本	m	1	11	11	材料費（ロス率5%含む）
			埋設管路(FEP管φ130)	φ130（角型多条敷設管FEP）	m	1	241.20	241	区間長
				φ130（角型多条敷設管FEP） L=5.30m/本（有効長5.25m）	m	1	395.29	395	材料費（ロス率3%含む）
				φ130差込継手	組	1	63	63	材料費
				φ130ロングベルマウス	個	1	28	28	材料費
			埋設管路(FEP管φ100)	φ100（角型多条敷設管FEP）	m	1	284.60	285	区間長
				φ100（角型多条敷設管FEP） L=5.30m/本（有効長5.25m）	m	1	811.35	811	材料費（ロス率3%含む）
				φ100差込継手	組	1	130	130	材料費
				φ100ロングベルマウス	個	1	64	64	材料費
			埋設管路(ECVP管φ130)	φ130（ECVP管）	m	1	67.80	68	区間長
				φ130（ECVP管）直管5.0m/本	m	1	64.83	65	材料費（ロス率5%含む）
				φ130（ECVP管）曲管1.0m/本	m	1	75.60	76	材料費（ロス率5%含む）
				φ130用 ｸﾞｯｽﾄﾘｰﾌﾞ L=450mm	個	1	6	6	材料費
				φ130用 管枕(ｽﾊﾟｰｻｰ)	個	1	132	132	材料費
				φ100（ECVP管）	m	1	12.90	13	区間長
			埋設管路(ECVP管φ100)	φ100（ECVP管）直管5.0m/本	m	1	4.82	5	材料費（ロス率5%含む）
				φ100（ECVP管）曲管1.0m/本	m	1	8.40	8	材料費（ロス率5%含む）
				φ100用 ｸﾞｯｽﾄﾘｰﾌﾞ L=450mm	個	1	1	1	材料費
				φ100用 管枕(ｽﾊﾟｰｻｰ)	個	1	20	20	材料費
			埋設管路(VP管φ100)	電力保安通信管 φ100（VP管）	m	1	33.30	33	区間長
				電力保安通信管 φ100（VP管）直管5.0m/本	m	1	14.72	15	材料費（ロス率5%含む）
				電力保安通信管 φ100（VP管）曲管1.0m/本	m	1	19.95	20	材料費（ロス率5%含む）
				電力保安通信管 φ100用 ｸﾞｯｽﾄﾘｰﾌﾞ L=280mm	個	1	2	2	材料費
				電力保安通信管 φ100用 管枕(ｽﾊﾟｰｻｰ)	個	1	25	25	材料費
			埋設管路(PV管φ75)	φ75（PV管）	m	1	78.20	78	区間長
				φ75（PV管）直管5.0m/本	m	1	68.71	69	材料費（ロス率5%含む）

数量総括表 (3/4)

[illegible]

数量総括表(4/4)

[illegible]

2. 舗装版撤去工・開削土工・土留工・
仮舗装工 集 計 表

舗装版撤去工・開削土工・土留工・仮舗装工 集計表

工 種		単 位	管 路 部	特 殊 部	計
舗装版切断	As t=4cm	m	471.40	163.64	635.04
	As t=5cm	m	101.20		101.20
	As t=10cm	m	114.60	3.68	118.28
				計	854.52
舗装版破碎	As t=4cm	m ²	194.29	85.17	279.46
	As t=5cm	m ²	42.55		42.55
	As t=10cm	m ²	54.10	1.67	55.77
				計	377.78
殻運搬 殻処分		m ³	15.00	3.46	18.46
アスファルト切断濁水 処分		m ³		計	0.90
開削掘削		m ³	296.51	166.65	463.16
埋戻し・締固め	発生土	m ³	76.76	57.50	134.26
	再生砂	m ³	121.64	1.66	123.30
土砂等運搬 残土等処分	土砂	m ³	219.59	109.09	328.68
軽量鋼矢板	1.5<h≤2.0m	m	89.20	43.84	133.04
	2.0<h≤2.5m	m		66.86	66.86
	2.5<h≤3.0m	m		15.22	15.22
				計	215.12
仮舗装工	24型 一般歩道部	m ²	194.29	61.23	255.52
	30型 乗入部	m ²	32.02		32.02
	35型 乗入部（大型）	m ²	32.24		32.24
	45型 支道部	m ²	10.53		10.53
	40型 車道部	m ²	20.39	1.67	22.06

3. 管 路 部 土 工

管路部土工集計表

上段：単位数量

タイプ		土工延長	舗装版切断			舗装版破砕			建設廃材処理	開削掘削	埋戻し・締固め		発生土処理	軽量鋼矢板		仮舗装工				
			As			As			As	土砂	発生土	再生砂	土砂	1.5<h≦2.0m	2.0<h≦2.5m	24型	30型	35型	45型	40型
			4cm	5cm	10cm	4cm	5cm	10cm	4t DT	0.2BH	0.2BH	0.2BH	4t DT			一般歩道部	乗入部	乗入部(大型)	支道部	車道部
			(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m3)	(m3)	(m3)	(m3)	(m3)	(m)	(m)			(m)	(m2)	(m2)
本線	1	3.30	0.00	2.000 6.60	0.00	0.00	0.917 3.02	0.00	0.045 0.14	0.920 3.03	0.091 0.30	0.458 1.51	0.829 2.73	0.00	0.00	0.00	0.917 3.02	0.00	0.00	0.00
	2	46.10	2.000 92.20	0.00	0.00	0.917 42.27	0.00	0.00	0.036 1.65	0.929 42.82	0.146 6.73	0.458 21.11	0.783 36.09	0.00	0.00	0.917 42.27	0.00	0.00	0.00	0.00
	3	3.20	2.000 6.40	0.00	0.00	0.724 2.31	0.00	0.00	0.028 0.08	0.561 1.79	0.055 0.17	0.253 0.80	0.506 1.61	0.00	0.00	0.724 2.31	0.00	0.00	0.00	0.00
	5	9.70	2.000 19.40	0.00	0.00	0.565 5.48	0.00	0.00	0.022 0.21	0.526 5.10	0.128 1.24	0.251 2.43	0.398 3.86	0.00	0.00	0.565 5.48	0.00	0.00	0.00	0.00
	6	13.90	0.00	2.000 27.80	0.00	0.00	0.917 12.74	0.00	0.045 0.62	0.844 11.73	0.015 0.20	0.458 6.36	0.829 11.52	0.00	0.00	0.917 12.74	0.00	0.00	0.00	0.00
	9	28.10	2.000 56.20	0.00	0.00	0.936 26.30	0.00	0.00	0.037 1.03	0.871 24.47	0.072 2.02	0.479 13.45	0.799 22.45	0.00	0.00	0.936 26.30	0.00	0.00	0.00	0.00
	10	3.80	0.00	2.000 7.60	0.00	0.936 0.00	3.55	0.00	0.046 0.17	0.862 3.27	0.102 0.00	0.354 1.34	0.862 3.27	0.00	0.00	0.936 0.00	0.00	0.00	0.936 3.55	0.00
	11	8.40	2.000 16.80	0.00	0.00	0.940 7.89	0.00	0.00	0.037 0.31	0.998 8.38	0.072 0.60	0.620 5.20	0.926 7.77	0.00	0.00	0.940 7.89	0.00	0.00	0.00	0.00
	12	10.60	2.000 21.20	0.00	0.00	0.945 10.01	0.00	0.00	0.037 0.39	0.828 8.77	0.072 0.76	0.454 4.81	0.756 8.01	0.00	0.00	0.945 10.01	0.00	0.00	0.00	0.00
	13	10.40	0.00	2.000 20.80	0.00	0.00	0.945 9.82	0.00	0.047 0.48	0.819 8.51	0.016 0.16	0.454 4.72	0.803 8.35	0.00	0.00	0.945 9.82	0.00	0.00	0.00	0.00
	15	6.20	2.000 12.40	0.00	0.00	0.616 3.81	0.00	0.00	0.024 0.14	0.540 3.34	0.139 0.86	0.231 1.43	0.401 2.48	0.00	0.00	0.616 3.81	0.00	0.00	0.00	0.00
	16	3.60	0.00	2.000 7.20	0.00	0.616 0.00	2.21	0.00	0.030 0.10	0.534 1.92	0.102 0.36	0.231 0.83	0.432 1.55	0.00	0.00	0.616 2.21	0.00	0.00	0.00	0.00
	17	1.80	2.000 3.60	0.00	0.00	0.687 1.23	0.00	0.00	0.027 0.04	0.606 1.09	0.052 0.09	0.308 0.55	0.554 0.99	0.00	0.00	0.687 1.23	0.00	0.00	0.00	0.00
	18	3.40	0.00	2.000 6.80	0.00	0.687 0.00	2.33	0.00	0.034 0.11	0.599 2.03	0.011 0.03	0.308 1.04	0.588 1.99	0.00	0.00	0.687 2.33	0.00	0.00	0.00	0.00
	19	2.00	0.00	2.000 4.00	0.00	0.952 1.90	0.00	0.00	0.047 0.09	0.831 1.66	0.016 0.03	0.422 0.84	0.815 1.63	0.00	0.00	0.952 1.90	0.00	0.00	0.00	0.00
	20	6.60	2.000 13.20	0.00	0.00	0.952 6.28	0.00	0.00	0.038 0.25	0.834 5.50	0.073 0.48	0.427 2.81	0.761 5.02	0.00	0.00	0.952 6.28	0.00	0.00	0.00	0.00
	21	9.20	0.00	2.000 0.00	18.40	0.00	0.00	8.75	0.095 0.87	0.777 7.14	0.395 0.00	0.777 3.63	0.777 7.14	0.00	0.00	0.952 0.00	0.00	8.75	0.00	0.00
	22	19.30	2.000 38.60	0.00	0.00	0.880 16.98	0.00	0.00	0.035 0.67	0.819 15.80	0.067 1.29	0.475 9.16	0.752 14.51	0.00	0.00	0.880 16.98	0.00	0.00	0.00	0.00
	23	8.30	0.00	2.000 0.00	16.60	0.00	0.00	7.30	0.088 0.73	0.766 6.35	0.446 0.00	0.766 3.70	0.766 6.35	0.00	0.00	0.880 7.30	0.00	0.00	0.00	0.00
	25	18.40	0.00	2.000 0.00	36.80	0.00	0.00	16.19	0.088 1.61	0.766 14.09	0.430 0.00	0.766 7.91	0.766 14.09	0.00	0.00	0.880 16.19	0.00	0.00	0.00	0.00
	26	20.00	2.000 40.00	0.00	0.00	0.880 17.60	0.00	0.00	0.035 0.70	0.819 16.38	0.067 1.34	0.459 9.18	0.752 15.04	0.00	0.00	0.880 17.60	0.00	0.00	0.00	0.00
横断	A	4.30	0.00	2.000 0.00	8.60	0.00	0.00	4.41	0.102 0.43	1.718 7.38	1.063 4.57	0.249 1.07	0.655 2.81	2.000 8.60	0.00	0.00	0.686 0.00	0.00	0.00	0.686 2.94
	B	4.60	0.00	2.000 0.00	9.20	0.00	0.00	3.15	0.068 0.31	1.118 5.14	0.642 2.95	0.476 1.09	0.476 2.18	2.000 9.20	0.00	0.00	0.686 0.00	0.00	0.00	0.686 3.15
	C	3.60	0.00	2.000 0.00	7.20	0.00	0.00	4.03	0.112 0.40	1.865 6.71	1.086 3.90	0.324 1.16	0.779 2.80	2.000 7.20	0.00	0.00	1.122 0.00	0.00	0.00	1.122 4.03
通系	1	13.10	2.000 26.20	0.00	0.00	0.849 11.12	0.00	0.00	0.033 0.43	1.287 16.85	0.815 10.67	0.252 3.30	0.472 6.18	2.000 26.20	0.849 11.12	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	2	2.80	0.00	2.000 5.60	0.00	0.00	0.723 2.02	0.00	0.036 0.10	0.750 2.10	0.317 0.88	0.109 0.30	0.433 1.21	0.00	0.00	0.723 2.02	0.00	0.00	0.723 2.02	0.00
	3	3.50	0.00	2.000 7.00	0.00	0.00	0.721 2.52	0.00	0.036 0.12	0.773 2.70	0.379 1.32	0.089 0.31	0.394 1.37	0.00	0.00	0.721 2.52	0.00	0.00	0.721 2.52	0.00
	4	2.40	2.000 4.80	0.00	0.00	0.514 1.23	0.00	0.00	0.020 0.04	0.364 0.87	0.177 0.42	0.074 0.17	0.187 0.44	0.00	0.00	0.514 1.23	0.00	0.00	0.00	0.00
	5	10.10	2.000 20.20	0.00	0.00	1.154 11.65	0.00	0.00	0.046 0.46	1.878 18.96	1.179 11.90	0.387 3.90	0.699 7.05	2.000 20.20	1.154 11.65	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	6	8.90	0.00	2.000 0.00	17.80	0.00	0.00	10.27	0.115 1.02	1.809 16.10	0.994 8.84	0.387 3.44	0.815 7.25	2.000 17.80	1.154 10.27	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
信号	1	12.50	2.000 25.00	0.00	0.00	0.604 7.55	0.00	0.00	0.024 0.30	0.399 4.98	0.187 2.33	0.075 0.93	0.212 2.65	0.00	0.00	0.604 7.55	0.00	0.00	0.00	0.00
	2	15.90	2.000 31.80	0.00	0.00	0.626 9.95	0.00	0.00	0.025 0.39	0.723 11.49	0.506 8.04	0.077 1.22	0.217 3.45	0.00	0.00	0.626 9.95	0.00	0.00	0.00	0.00
	3	3.90	0.00	2.00 7.80	0.00	0.00	0.63 2.44	0.00	0.03 0.12	0.374 2.79	0.077 1.45	0.342 0.30	0.342 1.33	0.00	0.00	0.63 2.44	0.00	0.00	0.63 2.44	0.00
	4	1.20	2.00 2.40	0.00	0.00	0.50 0.60	0.00	0.00	0.02 0.02	0.281 0.33	0.104 0.12	0.177 0.08	0.177 0.21	0.00	0.00	0.50 0.60	0.00	0.00	0.00	0.00
	5	17.20	2.00 34.40	0.00	0.00	0.60 10.38	0.00	0.00	0.02 0.41	0.346 5.95	0.134 2.30	0.075 1.29	0.212 3.64	0.00	0.00	0.60 10.38	0.00	0.00	0.00	0.00
	6	2.20	2.00 4.40	0.00	0.00	0.50 1.10	0.00	0.00	0.02 0.04	0.288 0.63	0.111 0.24	0.083 0.18	0.177 0.38	0.00	0.00	0.50 1.10	0.00	0.00	0.00	0.00
	7	1.10	2.00 2.20	0.00	0.00	0.50 0.55	0.00	0.00	0.02 0.02	0.332 0.36	0.155 0.17	0.083 0.09	0.177 0.19	0.00	0.00	0.50 0.55	0.00	0.00	0.00	0.00
合 計			471.40	101.20	114.60	194.29	42.55	54.10	15.00	296.51	76.76	121.64	219.59	89.20	0.00	194.29	32.02	32.24	10.53	20.39

タイプ別土工延長

タイプ		区間延長							土工延長
		(m)							(m)
本線	1	3.30							3.30
	2	46.10							46.10
	3	3.20							3.20
	5	4.10	2.80	2.80					9.70
	6	10.30	3.60						13.90
	9	14.10	10.90	3.10					28.10
	10	3.80							3.80
	11	8.40							8.40
	12	2.90	7.70						10.60
	13	10.40							10.40
	15	6.20							6.20
	16	3.60							3.60
	17	1.80							1.80
	18	3.40							3.40
	19	2.00							2.00
	20	5.40	1.20						6.60
	21	9.20							9.20
	22	11.10	8.20						19.30
	23	8.30							8.30
	25	9.20	9.20						18.40
	26	1.30	3.90	13.70	1.10				20.00
横断	A	4.30							4.30
	B	4.60							4.60
	C	3.60							3.60
連系	1	13.10							13.10
	2	2.80							2.80
	3	3.50							3.50
	4	2.40							2.40
	5	10.10							10.10
	6	8.90							8.90
信号	1	5.00	7.50						12.50
	2	8.60	2.70	4.60					15.90
	3	3.90							3.90
	4	1.20							1.20
	5	4.90	4.80	7.50					17.20
	6	0.90	0.70	0.60					2.20
	7	1.10							1.10

単位数量

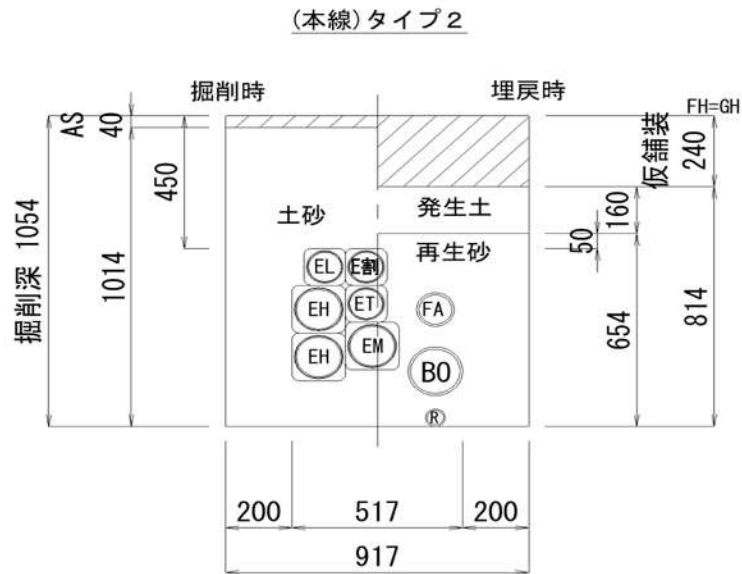
1m当り



工 種	算 式	数 量
舗装版切断工 As t = 4cm	=	m
As t = 5cm	1.00×2	= 2.000 m
As t = 10cm	=	m
舗装版取壊し工 As t = 4cm	=	m ²
As t = 5cm	0.917×1.00	= 0.917 m ²
As t = 10cm	=	m ²
建設廃材処理 As	$0.917 \times 1.00 \times 0.05$	= 0.045 m ³
床掘工 土砂 0.2 BH	$0.917 \times 1.004 \times 1.00$	= 0.920 m ³
埋戻工 発生土 0.2 BH	$0.917 \times 0.10 \times 1.00$	= 0.091 m ³
埋戻工 再生砂 0.2 BH	掘削 $0.917 \times 0.654 \times 1.00$	= 0.599
ECVP,VP	控除φ100 $3.14 \times 0.114^2 / 4 \times 1.00 \times 1$	= 0.010
ECVP	控除φ130 $3.14 \times 0.147^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
PV	控除φ50 $3.14 \times 0.06^2 / 4 \times 1.00 \times 1$	= 0.002
PV	控除φ75 $3.14 \times 0.096^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
VP	控除φ150 $3.14 \times 0.165^2 / 4 \times 1.00 \times 1$	= 0.021
VP	控除φ200 $3.14 \times 0.216^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
VP	控除φ250 $3.14 \times 0.267^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
角型FEP	控除φ100 $0.125 \times 0.125 \times 1.00 \times 3$	= 0.047
角型FEP	控除φ130 $0.162 \times 0.162 \times 1.00 \times 3$	= 0.061
	計	= 0.458 = 0.458 m ³
発生土処理 土砂	床掘工 0.920 — 埋戻工発生土 0.091	= 0.829 m ³
軽量鋼矢板建込・引抜工		
1.5<h≤2.0m		= m
2.0<h≤2.5m		= m
2.5<h≤3.0m		= m
仮舗装工 24型 一般歩道部		= m ²
30型 歩道乗入部	0.917×1.00	= 0.917 m ²
35型 歩道乗入(大型)		= m ²
45型 支道部		= m ²
40型 車道部		= m ²

単 位 数 量

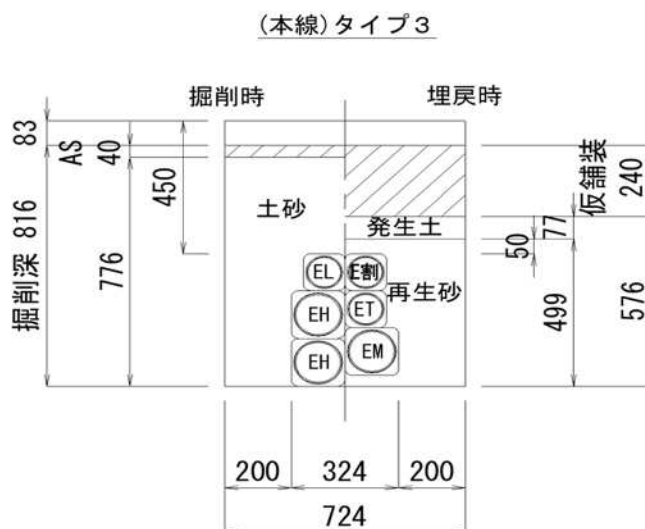
1m当り



工 種	算 式	数 量
舗装版切断工	As t = 4cm	1.00×2 = 2.000 m
	As t = 5cm	= m
	As t = 10cm	= m
舗装版取壊し工	As t = 4cm	0.917×1.00 = 0.917 m ²
	As t = 5cm	= m ²
	As t = 10cm	= m ²
建設廃材処理	As	0.917×1.00×0.04 = 0.036 m ³
床掘工	土砂 0.2 BH	0.917×1.014×1.00 = 0.929 m ³
埋戻工	発生土 0.2 BH	0.917×0.16×1.00 = 0.146 m ³
埋戻工	再生砂 0.2 BH	掘削 0.917×0.654×1.00 = 0.599
	ECVP,VP 控除φ100	3.14×0.114 ² /4×1.00×1 = 0.010
	ECVP 控除φ130	3.14×0.147 ² /4×1.00×0 = 0.000
	PV 控除φ50	3.14×0.06 ² /4×1.00×1 = 0.002
	PV 控除φ75	3.14×0.096 ² /4×1.00×0 = 0.000
	VP 控除φ150	3.14×0.165 ² /4×1.00×1 = 0.021
	VP 控除φ200	3.14×0.216 ² /4×1.00×0 = 0.000
	VP 控除φ250	3.14×0.267 ² /4×1.00×0 = 0.000
	角型FEP 控除φ100	0.125×0.125×1.00×3 = 0.047
	角型FEP 控除φ130	0.162×0.162×1.00×3 = 0.061
	計	= 0.458 = 0.458 m ³
発生土処理	土砂	床掘工 0.929 — 埋戻工発生土 0.146 = 0.783 m ³
軽量鋼矢板建込・引抜工		
	1.5<h≤2.0m	= m
	2.0<h≤2.5m	= m
	2.5<h≤3.0m	= m
仮舗装工	24型 一般歩道部	0.917×1.00 = 0.917 m ²
	30型 歩道乗入部	= m ²
	35型 歩道乗入(大型)	= m ²
	45型 支道部	= m ²
	40型 車道部	= m ²

単 位 数 量

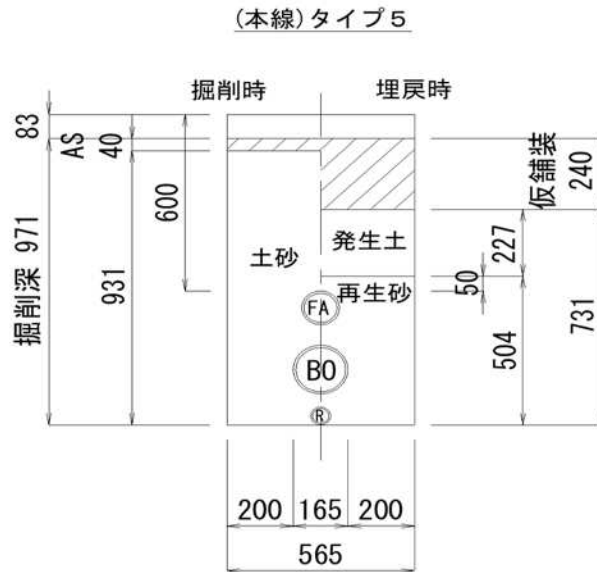
1m当り



工 種	算 式	数 量
舗装版切断工	As t = 4cm	1.00×2 = 2.000 m
	As t = 5cm	= m
	As t = 10cm	= m
舗装版取壊し工	As t = 4cm	0.724×1.00 = 0.724 m ²
	As t = 5cm	= m ²
	As t = 10cm	= m ²
建設廃材処理	As	0.724×1.00×0.04 = 0.028 m ³
床掘工	土砂 0.2 BH	0.724×0.776×1.00 = 0.561 m ³
埋戻工	発生土 0.2 BH	0.724×0.077×1.00 = 0.055 m ³
埋戻工	再生砂 0.2 BH	掘削 0.724×0.499×1.00 = 0.361
	ECVP,VP 控除φ100	3.14×0.114 ² /4×1.00×0 = 0.000
	ECVP 控除φ130	3.14×0.147 ² /4×1.00×0 = 0.000
	PV 控除φ50	3.14×0.06 ² /4×1.00×0 = 0.000
	PV 控除φ75	3.14×0.096 ² /4×1.00×0 = 0.000
	VP 控除φ150	3.14×0.165 ² /4×1.00×0 = 0.000
	VP 控除φ200	3.14×0.216 ² /4×1.00×0 = 0.000
	VP 控除φ250	3.14×0.267 ² /4×1.00×0 = 0.000
	角型FEP 控除φ100	0.125×0.125×1.00×3 = 0.047
	角型FEP 控除φ130	0.162×0.162×1.00×3 = 0.061
	計	= 0.253 = 0.253 m ³
発生土処理	土砂	床掘工 0.561 埋戻工発生土 0.055 = 0.506 m ³
軽量鋼矢板建込・引抜工		
	1.5<h≤2.0m	= m
	2.0<h≤2.5m	= m
	2.5<h≤3.0m	= m
仮舗装工	24型 一般歩道部	0.724×1.00 = 0.724 m ²
	30型 歩道乗入部	= m ²
	35型 歩道乗入(大型)	= m ²
	45型 支道部	= m ²
	40型 車道部	= m ²

単 位 数 量

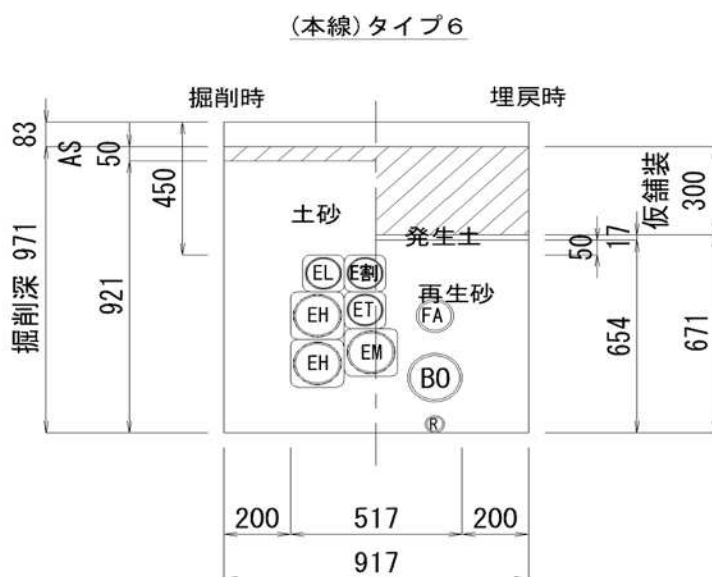
1m当り



工 種	算 式	数 量
舗装版切断工 As t = 4cm	1.00×2	2.000 m
As t = 5cm		m
As t = 10cm		m
舗装版取壊し工 As t = 4cm	0.565×1.00	0.565 m ²
As t = 5cm		m ²
As t = 10cm		m ²
建設廃材処理 As	$0.565 \times 1.00 \times 0.04$	0.022 m ³
床掘工 土砂 0.2 BH	$0.565 \times 0.931 \times 1.00$	0.526 m ³
埋戻工 発生土 0.2 BH	$0.565 \times 0.227 \times 1.00$	0.128 m ³
埋戻工 再生砂 0.2 BH	掘削 $0.565 \times 0.504 \times 1.00$	= 0.284
ECVP,VP	控除φ100 $3.14 \times 0.114^2 / 4 \times 1.00 \times 1$	= 0.010
ECVP	控除φ130 $3.14 \times 0.147^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
PV	控除φ50 $3.14 \times 0.06^2 / 4 \times 1.00 \times 1$	= 0.002
PV	控除φ75 $3.14 \times 0.096^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
VP	控除φ150 $3.14 \times 0.165^2 / 4 \times 1.00 \times 1$	= 0.021
VP	控除φ200 $3.14 \times 0.216^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
VP	控除φ250 $3.14 \times 0.267^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
角型FEP	控除φ100 $0.125 \times 0.125 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
角型FEP	控除φ130 $0.162 \times 0.162 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
	計	= 0.251 = 0.251 m ³
発生土処理 土砂	床掘工 0.526 — 埋戻工発生土 0.128	= 0.398 m ³
軽量鋼矢板建込・引抜工		
1.5<h≤2.0m		= m
2.0<h≤2.5m		= m
2.5<h≤3.0m		= m
仮舗装工 24型 一般歩道部	0.565×1.00	= 0.565 m ²
30型 歩道乗入部		= m ²
35型 歩道乗入(大型)		= m ²
45型 支道部		= m ²
40型 車道部		= m ²

単 位 数 量

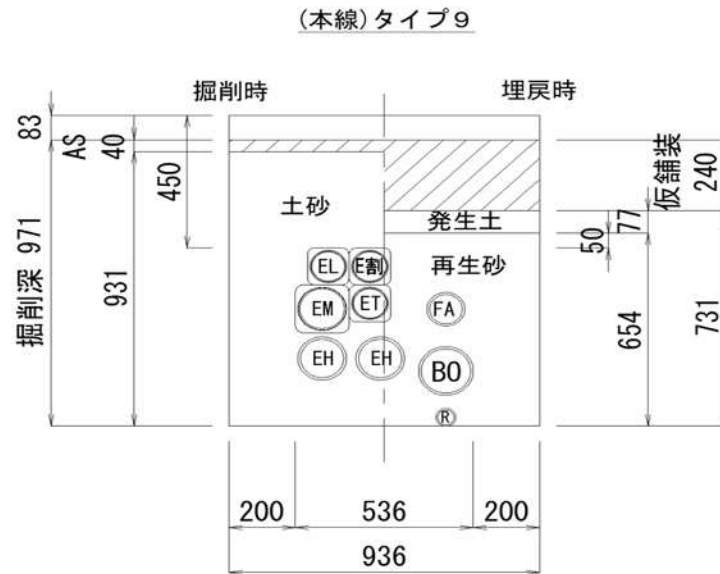
1m当り



工 種	算 式	数 量
舗装版切断工 As t = 4cm	=	m
As t = 5cm	1.00×2	= 2.000 m
As t = 10cm	=	m
舗装版取壊し工 As t = 4cm	=	m ²
As t = 5cm	0.917×1.00	= 0.917 m ²
As t = 10cm	=	m ²
建設廃材処理 As	$0.917 \times 1.00 \times 0.05$	= 0.045 m ³
床掘工 土砂 0.2 BH	$0.917 \times 0.921 \times 1.00$	= 0.844 m ³
埋戻工 発生土 0.2 BH	$0.917 \times 0.017 \times 1.00$	= 0.015 m ³
埋戻工 再生砂 0.2 BH	掘削 $0.917 \times 0.65 \times 1.00$	= 0.599
ECVP,VP	控除φ100 $3.14 \times 0.114^2 / 4 \times 1.00 \times 1$	= 0.010
ECVP	控除φ130 $3.14 \times 0.147^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
PV	控除φ50 $3.14 \times 0.06^2 / 4 \times 1.00 \times 1$	= 0.002
PV	控除φ75 $3.14 \times 0.096^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
VP	控除φ150 $3.14 \times 0.165^2 / 4 \times 1.00 \times 1$	= 0.021
VP	控除φ200 $3.14 \times 0.216^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
VP	控除φ250 $3.14 \times 0.267^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
角型FEP	控除φ100 $0.125 \times 0.125 \times 1.00 \times 3$	= 0.047
角型FEP	控除φ130 $0.162 \times 0.162 \times 1.00 \times 3$	= 0.061
	計	= 0.458 = 0.458 m ³
発生土処理 土砂	床掘工 0.844 — 埋戻工発生土 0.015	= 0.829 m ³
軽量鋼矢板建込・引抜工		
1.5<h≤2.0m		= m
2.0<h≤2.5m		= m
2.5<h≤3.0m		= m
仮舗装工 24型 一般歩道部		= m ²
30型 歩道乗入部	0.917×1.00	= 0.917 m ²
35型 歩道乗入(大型)		= m ²
45型 支道部		= m ²
40型 車道部		= m ²

単 位 数 量

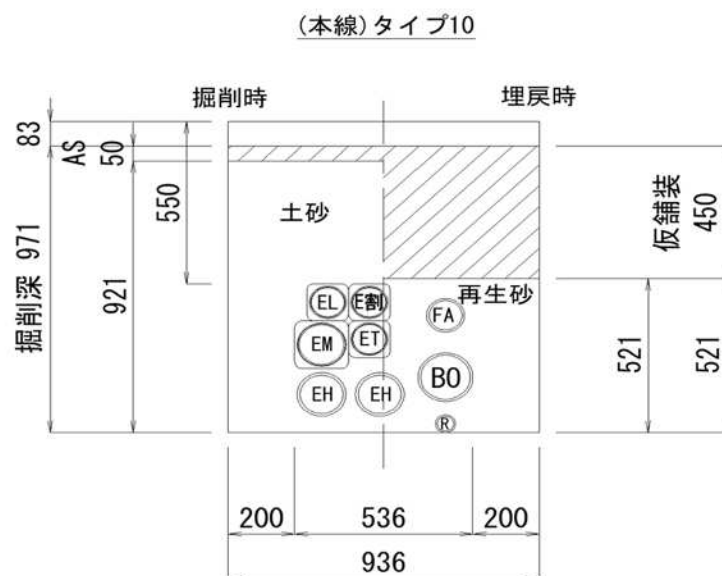
1m当り



工 種	算 式	数 量
舗装版切断工	As t = 4cm	1.00×2 = 2.000 m
	As t = 5cm	= m
	As t = 10cm	= m
舗装版取壊し工	As t = 4cm	0.936×1.00 = 0.936 m ²
	As t = 5cm	= m ²
	As t = 10cm	= m ²
建設廃材処理	As	0.936×1.00×0.04 = 0.037 m ³
床掘工	土砂 0.2 BH	0.936×0.931×1.00 = 0.871 m ³
埋戻工	発生土 0.2 BH	0.936×0.077×1.00 = 0.072 m ³
埋戻工	再生砂 0.2 BH	掘削 0.936×0.654×1.00 = 0.612
	ECVP,VP 控除φ100	3.14×0.114 ² /4×1.00×1 = 0.010
	ECVP 控除φ130	3.14×0.147 ² /4×1.00×2 = 0.033
	PV 控除φ50	3.14×0.06 ² /4×1.00×1 = 0.002
	PV 控除φ75	3.14×0.096 ² /4×1.00×0 = 0.000
	VP 控除φ150	3.14×0.165 ² /4×1.00×1 = 0.021
	VP 控除φ200	3.14×0.216 ² /4×1.00×0 = 0.000
	VP 控除φ250	3.14×0.267 ² /4×1.00×0 = 0.000
	角型FEP 控除φ100	0.125×0.125×1.00×3 = 0.047
	角型FEP 控除φ130	0.162×0.162×1.00×1 = 0.020
	計	= 0.479 = 0.479 m ³
発生土処理	土砂	床掘工 0.871 — 埋戻工発生土 0.072 = 0.799 m ³
軽量鋼矢板建込・引抜工		
	1.5<h≤2.0m	= m
	2.0<h≤2.5m	= m
	2.5<h≤3.0m	= m
仮舗装工	24型 一般歩道部	0.936×1.00 = 0.936 m ²
	30型 歩道乗入部	= m ²
	35型 歩道乗入(大型)	= m ²
	45型 支道部	= m ²
	40型 車道部	= m ²

単位数量

1m当り

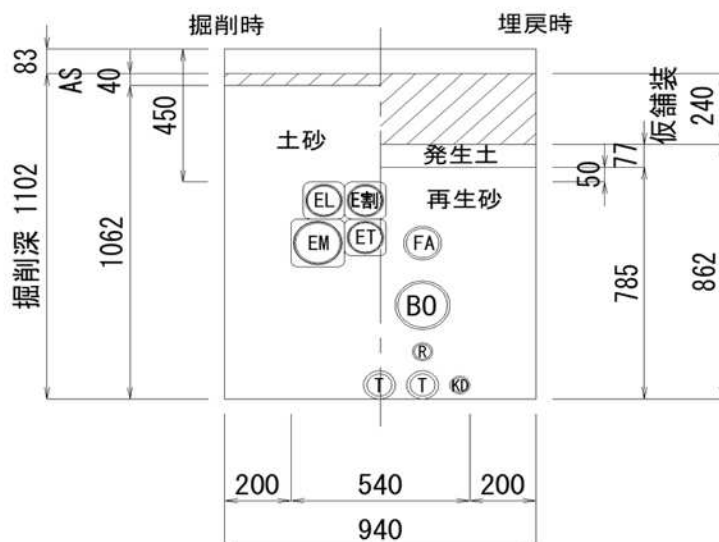


工 種	算 式	数 量
舗装版切断工 As t = 4cm	=	m
As t = 5cm	1.00×2	= 2.000 m
As t = 10cm	=	m
舗装版取壊し工 As t = 4cm	=	m ²
As t = 5cm	0.936×1.00	= 0.936 m ²
As t = 10cm	=	m ²
建設廃材処理 As	$0.936 \times 1.00 \times 0.05$	= 0.046 m ³
床掘工 土砂 0.2 BH	$0.936 \times 0.921 \times 1.00$	= 0.862 m ³
埋戻工 発生土 0.2 BH	=	m ³
埋戻工 再生砂 0.2 BH	掘削 $0.936 \times 0.521 \times 1.00$	= 0.487
ECVP,VP	控除φ100 $3.14 \times 0.114^2 / 4 \times 1.00 \times 1$	= 0.010
ECVP	控除φ130 $3.14 \times 0.147^2 / 4 \times 1.00 \times 2$	= 0.033
PV	控除φ50 $3.14 \times 0.06^2 / 4 \times 1.00 \times 1$	= 0.002
PV	控除φ75 $3.14 \times 0.096^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
VP	控除φ150 $3.14 \times 0.165^2 / 4 \times 1.00 \times 1$	= 0.021
VP	控除φ200 $3.14 \times 0.216^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
VP	控除φ250 $3.14 \times 0.267^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
角型FEP	控除φ100 $0.125 \times 0.125 \times 1.00 \times 3$	= 0.047
角型FEP	控除φ130 $0.162 \times 0.162 \times 1.00 \times 1$	= 0.020
	計	= 0.354 = 0.354 m ³
発生土処理 土砂	床掘工 埋戻工発生土	= 0.862 m ³
軽量鋼矢板建込・引抜工		
1.5<h≤2.0m		= m
2.0<h≤2.5m		= m
2.5<h≤3.0m		= m
仮舗装工 24型 一般歩道部		= m ²
30型 歩道乗入部		= m ²
35型 歩道乗入(大型)		= m ²
45型 支道部	0.936×1.00	= 0.936 m ²
40型 車道部		= m ²

単 位 数 量

1m当り

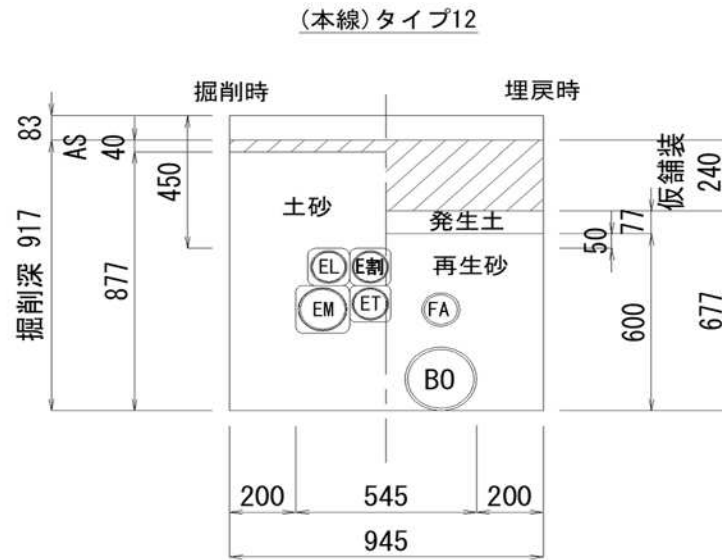
(本線)タイプ11



工 種	算 式	数 量
舗装版切断工	As t = 4cm	1.00×2 = 2.000 m
	As t = 5cm	= m
	As t = 10cm	= m
舗装版取壊し工	As t = 4cm	0.94×1.00 = 0.940 m ²
	As t = 5cm	= m ²
	As t = 10cm	= m ²
建設廃材処理	As	0.94×1.00×0.04 = 0.037 m ³
床掘工	土砂 0.2 BH	0.94×1.062×1.00 = 0.998 m ³
埋戻工	発生土 0.2 BH	0.94×0.077×1.00 = 0.072 m ³
埋戻工	再生砂 0.2 BH	掘削 0.94×0.785×1.00 = 0.737
	ECVP,VP 控除φ100	3.14×0.114 ² /4×1.00×1 = 0.010
	ECVP 控除φ130	3.14×0.147 ² /4×1.00×0 = 0.000
	PV 控除φ50	3.14×0.06 ² /4×1.00×2 = 0.005
	PV 控除φ75	3.14×0.096 ² /4×1.00×2 = 0.014
	VP 控除φ150	3.14×0.165 ² /4×1.00×1 = 0.021
	VP 控除φ200	3.14×0.216 ² /4×1.00×0 = 0.000
	VP 控除φ250	3.14×0.267 ² /4×1.00×0 = 0.000
	角型FEP 控除φ100	0.125×0.125×1.00×3 = 0.047
	角型FEP 控除φ130	0.162×0.162×1.00×1 = 0.020
	計	= 0.620 = 0.620 m ³
発生土処理	土砂	床掘工 0.998 埋戻工発生土 0.072 = 0.926 m ³
軽量鋼矢板建込・引抜工		
	1.5<h≤2.0m	= m
	2.0<h≤2.5m	= m
	2.5<h≤3.0m	= m
仮舗装工	24型 一般歩道部	0.94×1.00 = 0.940 m ²
	30型 歩道乗入部	= m ²
	35型 歩道乗入(大型)	= m ²
	45型 支道部	= m ²
	40型 車道部	= m ²

単 位 数 量

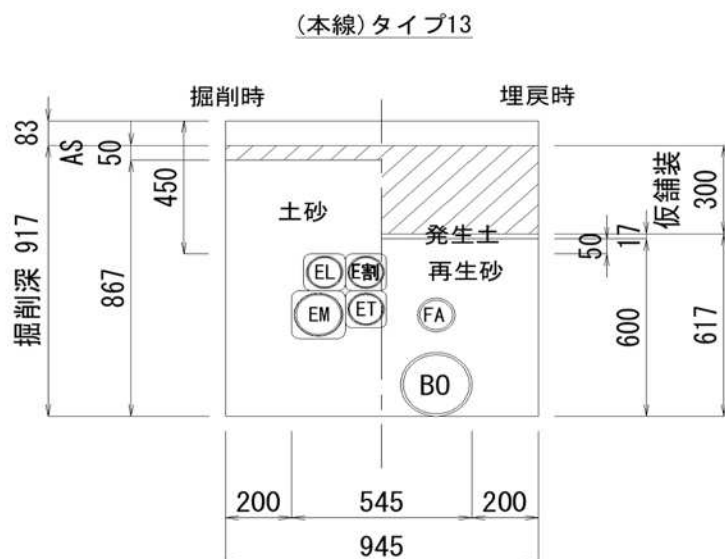
1m当り



工 種	算 式	数 量
舗装版切断工	As t = 4cm	1.00×2 = 2.000 m
	As t = 5cm	= m
	As t = 10cm	= m
舗装版取壊し工	As t = 4cm	0.945×1.00 = 0.945 m ²
	As t = 5cm	= m ²
	As t = 10cm	= m ²
建設廃材処理	As	0.945×1.00×0.04 = 0.037 m ³
床掘工	土砂 0.2 BH	0.945×0.877×1.00 = 0.828 m ³
埋戻工	発生土 0.2 BH	0.945×0.077×1.00 = 0.072 m ³
埋戻工	再生砂 0.2 BH	掘削 0.945×0.600×1.00 = 0.567
	ECVP,VP 控除φ100	3.14×0.114 ² /4×1.00×1 = 0.010
	ECVP 控除φ130	3.14×0.147 ² /4×1.00×0 = 0.000
	PV 控除φ50	3.14×0.06 ² /4×1.00×0 = 0.000
	PV 控除φ75	3.14×0.096 ² /4×1.00×0 = 0.000
	VP 控除φ150	3.14×0.165 ² /4×1.00×0 = 0.000
	VP 控除φ200	3.14×0.216 ² /4×1.00×1 = 0.036
	VP 控除φ250	3.14×0.267 ² /4×1.00×0 = 0.000
	角型FEP 控除φ100	0.125×0.125×1.00×3 = 0.047
	角型FEP 控除φ130	0.162×0.162×1.00×1 = 0.020
	計	= 0.454 = 0.454 m ³
発生土処理	土砂	床掘工 0.828 埋戻工発生土 0.072 = 0.756 m ³
軽量鋼矢板建込・引抜工		
	1.5<h≤2.0m	= m
	2.0<h≤2.5m	= m
	2.5<h≤3.0m	= m
仮舗装工	24型 一般歩道部	0.945×1.00 = 0.945 m ²
	30型 歩道乗入部	= m ²
	35型 歩道乗入(大型)	= m ²
	45型 支道部	= m ²
	40型 車道部	= m ²

単 位 数 量

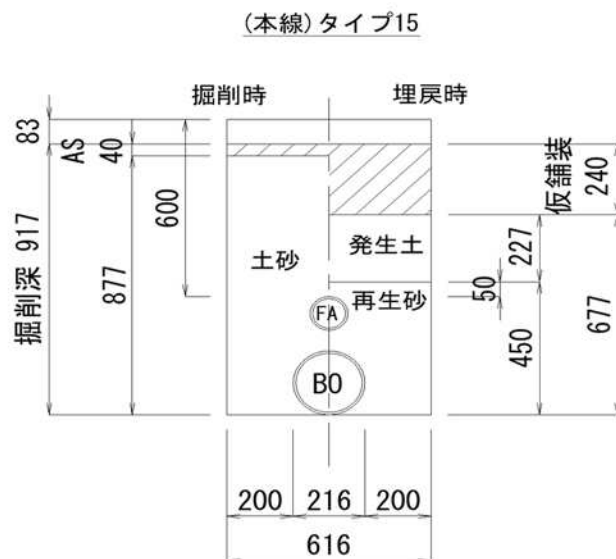
1m当り



工 種	算 式	数 量
舗装版切断工 As t = 4cm	=	m
As t = 5cm	1.00×2	= 2.000 m
As t = 10cm	=	m
舗装版取壊し工 As t = 4cm	=	m ²
As t = 5cm	0.945×1.00	= 0.945 m ²
As t = 10cm	=	m ²
建設廃材処理 As	$0.945 \times 1.00 \times 0.05$	= 0.047 m ³
床掘工 土砂 0.2 BH	$0.945 \times 0.867 \times 1.00$	= 0.819 m ³
埋戻工 発生土 0.2 BH	$0.945 \times 0.017 \times 1.00$	= 0.016 m ³
埋戻工 再生砂 0.2 BH	掘削 $0.945 \times 0.600 \times 1.00$	= 0.567
ECVP,VP	控除φ100 $3.14 \times 0.114^2 / 4 \times 1.00 \times 1$	= 0.010
ECVP	控除φ130 $3.14 \times 0.147^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
PV	控除φ50 $3.14 \times 0.06^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
PV	控除φ75 $3.14 \times 0.096^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
VP	控除φ150 $3.14 \times 0.165^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
VP	控除φ200 $3.14 \times 0.216^2 / 4 \times 1.00 \times 1$	= 0.036
VP	控除φ250 $3.14 \times 0.267^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
角型FEP	控除φ100 $0.125 \times 0.125 \times 1.00 \times 3$	= 0.047
角型FEP	控除φ130 $0.162 \times 0.162 \times 1.00 \times 1$	= 0.020
	計	= 0.454 = 0.454 m ³
発生土処理 土砂	床掘工 0.819 埋戻工発生土 0.016	= 0.803 m ³
軽量鋼矢板建込・引抜き工		
1.5<h≤2.0m		= m
2.0<h≤2.5m		= m
2.5<h≤3.0m		= m
仮舗装工 24型 一般歩道部		= m ²
30型 歩道乗入部	0.945×1.00	= 0.945 m ²
35型 歩道乗入(大型)		= m ²
45型 支道部		= m ²
40型 車道部		= m ²

単 位 数 量

1m当り

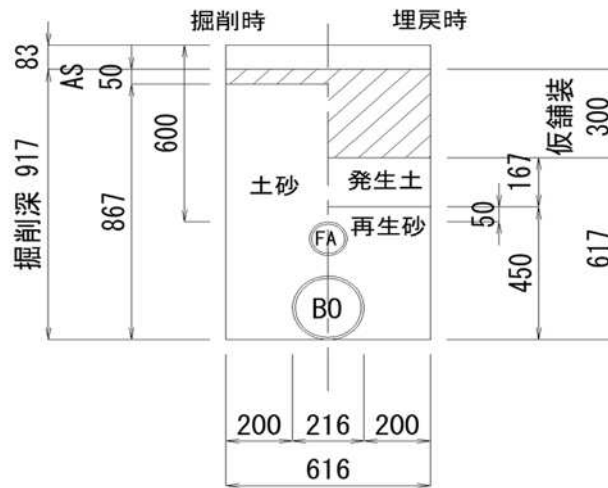


工 種	算 式	数 量
舗装版切断工 As t = 4cm	1.00×2	2.000 m
As t = 5cm		m
As t = 10cm		m
舗装版取壊し工 As t = 4cm	0.616×1.00	0.616 m^2
As t = 5cm		m^2
As t = 10cm		m^2
建設廃材処理 As	$0.616 \times 1.00 \times 0.04$	0.024 m^3
床掘工 土砂 0.2 BH	$0.616 \times 0.877 \times 1.00$	0.540 m^3
埋戻工 発生土 0.2 BH	$0.616 \times 0.227 \times 1.00$	0.139 m^3
埋戻工 再生砂 0.2 BH	掘削 $0.616 \times 0.450 \times 1.00$	0.277
ECVP,VP	控除φ100 $3.14 \times 0.114^2 / 4 \times 1.00 \times 1$	0.010
ECVP	控除φ130 $3.14 \times 0.147^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	0.000
PV	控除φ50 $3.14 \times 0.06^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	0.000
PV	控除φ75 $3.14 \times 0.096^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	0.000
VP	控除φ150 $3.14 \times 0.165^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	0.000
VP	控除φ200 $3.14 \times 0.216^2 / 4 \times 1.00 \times 1$	0.036
VP	控除φ250 $3.14 \times 0.267^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	0.000
角型FEP	控除φ100 $0.125 \times 0.125 \times 1.00 \times 0$	0.000
角型FEP	控除φ130 $0.162 \times 0.162 \times 1.00 \times 0$	0.000
	計	$0.231 = 0.231 \text{ m}^3$
発生土処理 土砂	床掘工 0.540 — 埋戻工発生土 0.139	0.401 m^3
軽量鋼矢板建込・引抜工		
1.5<h≤2.0m		m
2.0<h≤2.5m		m
2.5<h≤3.0m		m
仮舗装工 24型 一般歩道部	0.616×1.00	0.616 m^2
30型 歩道乗入部		m^2
35型 歩道乗入(大型)		m^2
45型 支道部		m^2
40型 車道部		m^2

単 位 数 量

1m当り

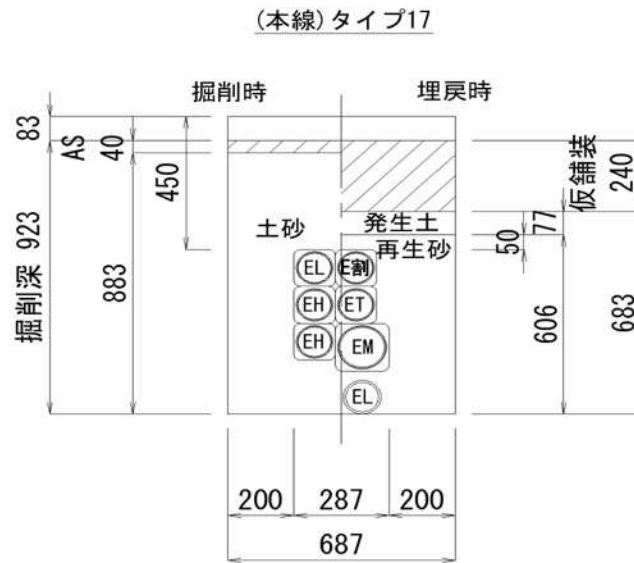
(本線)タイプ16



工 種	算 式	数 量
舗装版切断工 As t = 4cm	=	m
As t = 5cm	1.00×2	= 2.000 m
As t = 10cm	=	m
舗装版取壊し工 As t = 4cm	=	m ²
As t = 5cm	0.616×1.00	= 0.616 m ²
As t = 10cm	=	m ²
建設廃材処理 As	$0.616 \times 1.00 \times 0.05$	= 0.030 m ³
床掘工 土砂 0.2 BH	$0.616 \times 0.867 \times 1.00$	= 0.534 m ³
埋戻工 発生土 0.2 BH	$0.616 \times 0.167 \times 1.00$	= 0.102 m ³
埋戻工 再生砂 0.2 BH	掘削 $0.616 \times 0.450 \times 1.00$	= 0.277
ECVP,VP	控除φ100 $3.14 \times 0.114^2 / 4 \times 1.00 \times 1$	= 0.010
ECVP	控除φ130 $3.14 \times 0.147^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
PV	控除φ50 $3.14 \times 0.06^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
PV	控除φ75 $3.14 \times 0.096^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
VP	控除φ150 $3.14 \times 0.165^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
VP	控除φ200 $3.14 \times 0.216^2 / 4 \times 1.00 \times 1$	= 0.036
VP	控除φ250 $3.14 \times 0.267^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
角型FEP	控除φ100 $0.125 \times 0.125 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
角型FEP	控除φ130 $0.162 \times 0.162 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
	計	= 0.231 = 0.231 m ³
発生土処理 土砂	床掘工 0.534 — 埋戻工発生土 0.102	= 0.432 m ³
軽量鋼矢板建込・引抜工		
1.5<h≤2.0m		= m
2.0<h≤2.5m		= m
2.5<h≤3.0m		= m
仮舗装工 24型 一般歩道部		= m ²
30型 歩道乗入部	0.616×1.00	= 0.616 m ²
35型 歩道乗入(大型)		= m ²
45型 支道部		= m ²
40型 車道部		= m ²

単 位 数 量

1m当り

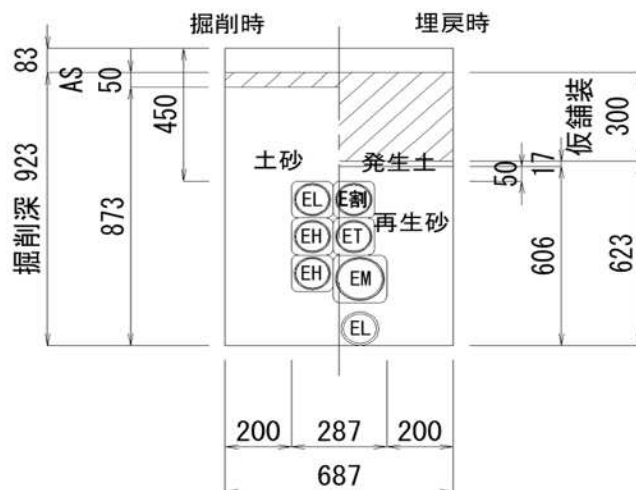


工 種	算 式	数 量
舗装版切断工 As t = 4cm	1.00×2	2.000 m
As t = 5cm		m
As t = 10cm		m
舗装版取壊し工 As t = 4cm	0.687×1.00	0.687 m ²
As t = 5cm		m ²
As t = 10cm		m ²
建設廃材処理 As	$0.687 \times 1.00 \times 0.04$	0.027 m ³
床掘工 土砂 0.2 BH	$0.687 \times 0.883 \times 1.00$	0.606 m ³
埋戻工 発生土 0.2 BH	$0.687 \times 0.077 \times 1.00$	0.052 m ³
埋戻工 再生砂 0.2 BH	掘削 $0.687 \times 0.606 \times 1.00$	= 0.416
ECVP,VP	控除φ100 $3.14 \times 0.114^2 / 4 \times 1.00 \times 1$	= 0.010
ECVP	控除φ130 $3.14 \times 0.147^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
PV	控除φ50 $3.14 \times 0.06^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
PV	控除φ75 $3.14 \times 0.096^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
VP	控除φ150 $3.14 \times 0.165^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
VP	控除φ200 $3.14 \times 0.216^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
VP	控除φ250 $3.14 \times 0.267^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
角型FEP	控除φ100 $0.125 \times 0.125 \times 1.00 \times 5$	= 0.078
角型FEP	控除φ130 $0.162 \times 0.162 \times 1.00 \times 1$	= 0.020
	計	= 0.308 = 0.308 m ³
発生土処理 土砂	床掘工 0.606 — 埋戻工発生土 0.052	= 0.554 m ³
軽量鋼矢板建込・引抜工		
1.5<h≤2.0m		m
2.0<h≤2.5m		m
2.5<h≤3.0m		m
仮舗装工 24型 一般歩道部	0.687×1.00	0.687 m ²
30型 歩道乗入部		m ²
35型 歩道乗入(大型)		m ²
45型 支道部		m ²
40型 車道部		m ²

単位数量

1m当り

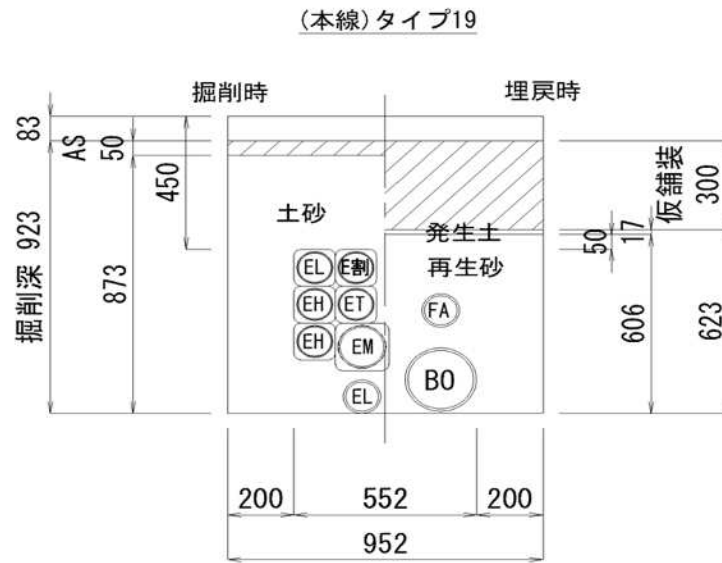
(本線) タイプ18



工 種	算 式	数 量
舗装版切断工 As t = 4cm	=	m
As t = 5cm	1.00×2	= 2.000 m
As t = 10cm	=	m
舗装版取壊し工 As t = 4cm	=	m ²
As t = 5cm	0.687×1.00	= 0.687 m ²
As t = 10cm	=	m ²
建設廃材処理 As	$0.687 \times 1.00 \times 0.05$	= 0.034 m ³
床掘工 土砂 0.2 BH	$0.687 \times 0.873 \times 1.00$	= 0.599 m ³
埋戻工 発生土 0.2 BH	$0.687 \times 0.017 \times 1.00$	= 0.011 m ³
埋戻工 再生砂 0.2 BH	掘削 $0.687 \times 0.606 \times 1.00$	= 0.416
ECVP,VP 控除φ100	$3.14 \times 0.114^2 / 4 \times 1.00 \times 1$	= 0.010
ECVP 控除φ130	$3.14 \times 0.147^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
PV 控除φ50	$3.14 \times 0.06^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
PV 控除φ75	$3.14 \times 0.096^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
VP 控除φ150	$3.14 \times 0.165^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
VP 控除φ200	$3.14 \times 0.216^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
VP 控除φ250	$3.14 \times 0.267^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
角型FEP 控除φ100	$0.125 \times 0.125 \times 1.00 \times 5$	= 0.078
角型FEP 控除φ130	$0.162 \times 0.162 \times 1.00 \times 1$	= 0.020
	計	= 0.308 = 0.308 m ³
発生土処理 土砂	床掘工 0.599 — 埋戻工発生土 0.011	= 0.588 m ³
軽量鋼矢板建込・引抜工		
1.5<h≤2.0m		= m
2.0<h≤2.5m		= m
2.5<h≤3.0m		= m
仮舗装工 24型 一般歩道部		= m ²
30型 歩道乗入部	0.687×1.00	= 0.687 m ²
35型 歩道乗入(大型)		= m ²
45型 支道部		= m ²
40型 車道部		= m ²

単 位 数 量

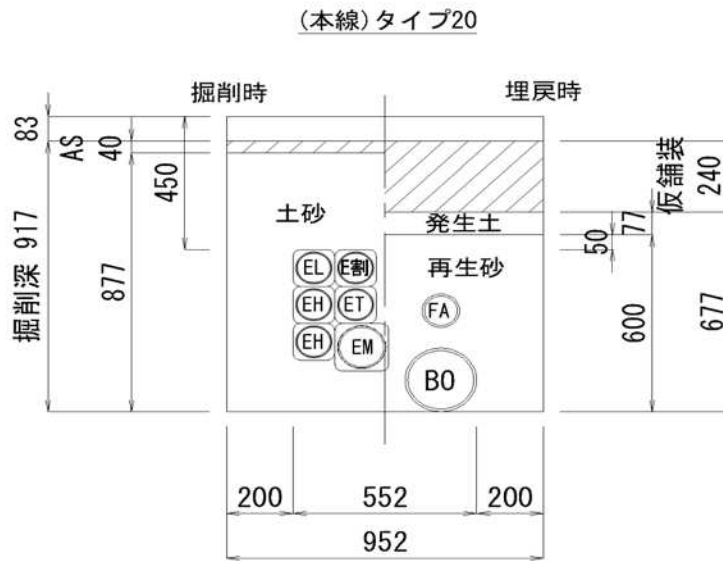
1m当り



工 種	算 式	数 量
舗装版切断工 As t = 4cm	=	m
As t = 5cm	1.00×2	= 2.000 m
As t = 10cm	=	m
舗装版取壊し工 As t = 4cm	=	m ²
As t = 5cm	0.952×1.00	= 0.952 m ²
As t = 10cm	=	m ²
建設廃材処理 As	$0.952 \times 1.00 \times 0.05$	= 0.047 m ³
床掘工 土砂 0.2 BH	$0.952 \times 0.873 \times 1.00$	= 0.831 m ³
埋戻工 発生土 0.2 BH	$0.952 \times 0.017 \times 1.00$	= 0.016 m ³
埋戻工 再生砂 0.2 BH	掘削 $0.952 \times 0.606 \times 1.00$	= 0.576
ECVP,VP	控除φ100 $3.14 \times 0.114^2 / 4 \times 1.00 \times 2$	= 0.020
ECVP	控除φ130 $3.14 \times 0.147^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
PV	控除φ50 $3.14 \times 0.06^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
PV	控除φ75 $3.14 \times 0.096^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
VP	控除φ150 $3.14 \times 0.165^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
VP	控除φ200 $3.14 \times 0.216^2 / 4 \times 1.00 \times 1$	= 0.036
VP	控除φ250 $3.14 \times 0.267^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
角型FEP	控除φ100 $0.125 \times 0.125 \times 1.00 \times 5$	= 0.078
角型FEP	控除φ130 $0.162 \times 0.162 \times 1.00 \times 1$	= 0.020
	計	= 0.422 = 0.422 m ³
発生土処理 土砂	床掘工 0.831 — 埋戻工発生土 0.016	= 0.815 m ³
軽量鋼矢板建込・引抜き工		
1.5<h≤2.0m		= m
2.0<h≤2.5m		= m
2.5<h≤3.0m		= m
仮舗装工 24型 一般歩道部		= m ²
30型 歩道乗入部	0.952×1.00	= 0.952 m ²
35型 歩道乗入(大型)		= m ²
45型 支道部		= m ²
40型 車道部		= m ²

単 位 数 量

1m当り



工 種	算 式	数 量
舗装版切断工	As t = 4cm	1.00×2 = 2.000 m
	As t = 5cm	= m
	As t = 10cm	= m
舗装版取壊し工	As t = 4cm	0.952×1.00 = 0.952 m ²
	As t = 5cm	= m ²
	As t = 10cm	= m ²
建設廃材処理	As	0.952×1.00×0.04 = 0.038 m ³
床掘工	土砂 0.2 BH	0.952×0.877×1.00 = 0.834 m ³
埋戻工	発生土 0.2 BH	0.952×0.077×1.00 = 0.073 m ³
埋戻工	再生砂 0.2 BH	掘削 0.952×0.600×1.00 = 0.571
	ECVP,VP 控除φ100	3.14×0.114 ² /4×1.00×1 = 0.010
	ECVP 控除φ130	3.14×0.147 ² /4×1.00×0 = 0.000
	PV 控除φ50	3.14×0.06 ² /4×1.00×0 = 0.000
	PV 控除φ75	3.14×0.096 ² /4×1.00×0 = 0.000
	VP 控除φ150	3.14×0.165 ² /4×1.00×0 = 0.000
	VP 控除φ200	3.14×0.216 ² /4×1.00×1 = 0.036
	VP 控除φ250	3.14×0.267 ² /4×1.00×0 = 0.000
	角型FEP 控除φ100	0.125×0.125×1.00×5 = 0.078
	角型FEP 控除φ130	0.162×0.162×1.00×1 = 0.020
	計	= 0.427 = 0.427 m ³
発生土処理	土砂	床掘工 0.834 埋戻工発生土 0.073 = 0.761 m ³
軽量鋼矢板建込・引抜工		
	1.5<h≤2.0m	= m
	2.0<h≤2.5m	= m
	2.5<h≤3.0m	= m
仮舗装工	24型 一般歩道部	0.952×1.00 = 0.952 m ²
	30型 歩道乗入部	= m ²
	35型 歩道乗入(大型)	= m ²
	45型 支道部	= m ²
	40型 車道部	= m ²

単 位 数 量

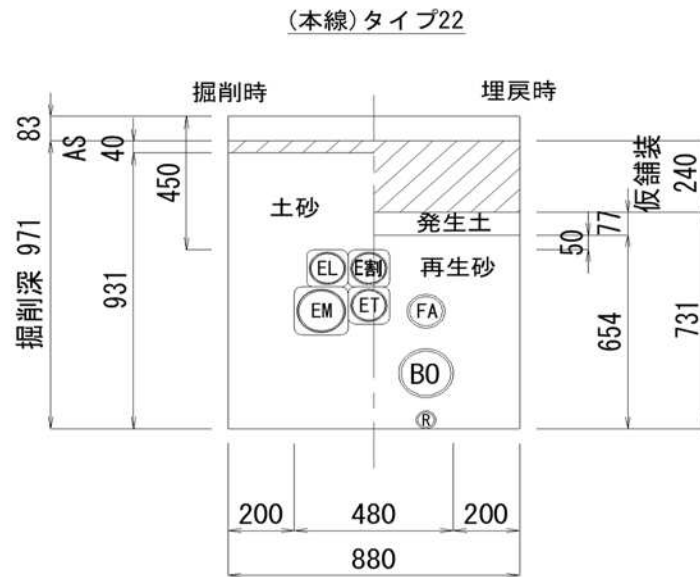
1m当り



工 種	算 式	数 量
舗装版切断工 As t = 4cm	=	m
As t = 5cm	=	m
As t = 10cm	1.00×2	2.000 m
舗装版取壊し工 As t = 4cm	=	m ²
As t = 5cm	=	m ²
As t = 10cm	0.952×1.00	0.952 m ²
建設廃材処理 As	$0.952 \times 1.00 \times 0.10$	0.095 m ³
床掘工 土砂 0.2 BH	$0.952 \times 0.817 \times 1.00$	0.777 m ³
埋戻工 発生土 0.2 BH	=	m ³
埋戻工 再生砂 0.2 BH	掘削 $0.952 \times 0.567 \times 1.00$	= 0.539
ECVP,VP	控除φ100 $3.14 \times 0.114^2 / 4 \times 1.00 \times 1$	= 0.010
ECVP	控除φ130 $3.14 \times 0.147^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
PV	控除φ50 $3.14 \times 0.06^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
PV	控除φ75 $3.14 \times 0.096^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
VP	控除φ150 $3.14 \times 0.165^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
VP	控除φ200 $3.14 \times 0.216^2 / 4 \times 1.00 \times 1$	= 0.036
VP	控除φ250 $3.14 \times 0.267^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
角型FEP	控除φ100 $0.125 \times 0.125 \times 1.00 \times 5$	= 0.078
角型FEP	控除φ130 $0.162 \times 0.162 \times 1.00 \times 1$	= 0.020
	計	= 0.395 = 0.395 m ³
	床掘工 埋戻工発生土	
発生土処理 土砂	0.777 — 0.000	= 0.777 m ³
軽量鋼矢板建込・引抜き工		
1.5<h≤2.0m		= m
2.0<h≤2.5m		= m
2.5<h≤3.0m		= m
仮舗装工 24型 一般歩道部		= m ²
30型 歩道乗入部		= m ²
35型 歩道乗入(大型)	0.952×1.00	= 0.952 m ²
45型 支道部		= m ²
40型 車道部		= m ²

単 位 数 量

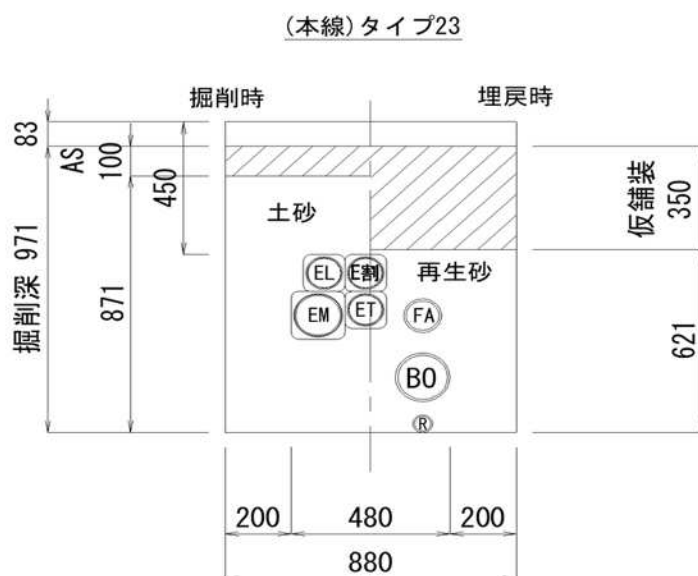
1m当り



工 種	算 式	数 量
舗装版切断工	As t = 4cm	1.00×2 = 2.000 m
	As t = 5cm	= m
	As t = 10cm	= m
舗装版取壊し工	As t = 4cm	0.880×1.00 = 0.880 m ²
	As t = 5cm	= m ²
	As t = 10cm	= m ²
建設廃材処理	As	0.880×1.00×0.04 = 0.035 m ³
床掘工	土砂 0.2 BH	0.880×0.931×1.00 = 0.819 m ³
埋戻工	発生土 0.2 BH	0.880×0.077×1.00 = 0.067 m ³
埋戻工	再生砂 0.2 BH	掘削 0.880×0.654×1.00 = 0.575
	ECVP,VP	控除φ100 3.14×0.114 ² /4×1.00×1 = 0.010
	ECVP	控除φ130 3.14×0.147 ² /4×1.00×0 = 0.000
	PV	控除φ50 3.14×0.06 ² /4×1.00×1 = 0.002
	PV	控除φ75 3.14×0.096 ² /4×1.00×0 = 0.000
	VP	控除φ150 3.14×0.165 ² /4×1.00×1 = 0.021
	VP	控除φ200 3.14×0.216 ² /4×1.00×0 = 0.000
	VP	控除φ250 3.14×0.267 ² /4×1.00×0 = 0.000
	角型FEP	控除φ100 0.125×0.125×1.00×3 = 0.047
	角型FEP	控除φ130 0.162×0.162×1.00×1 = 0.020
	計	= 0.475 = 0.475 m ³
発生土処理	土砂	床掘工 0.819 埋戻工発生土 0.067 = 0.752 m ³
軽量鋼矢板建込・引抜工		
	1.5<h≤2.0m	= m
	2.0<h≤2.5m	= m
	2.5<h≤3.0m	= m
仮舗装工	24型 一般歩道部	0.880×1.00 = 0.880 m ²
	30型 歩道乗入部	= m ²
	35型 歩道乗入(大型)	= m ²
	45型 支道部	= m ²
	40型 車道部	= m ²

単位数量

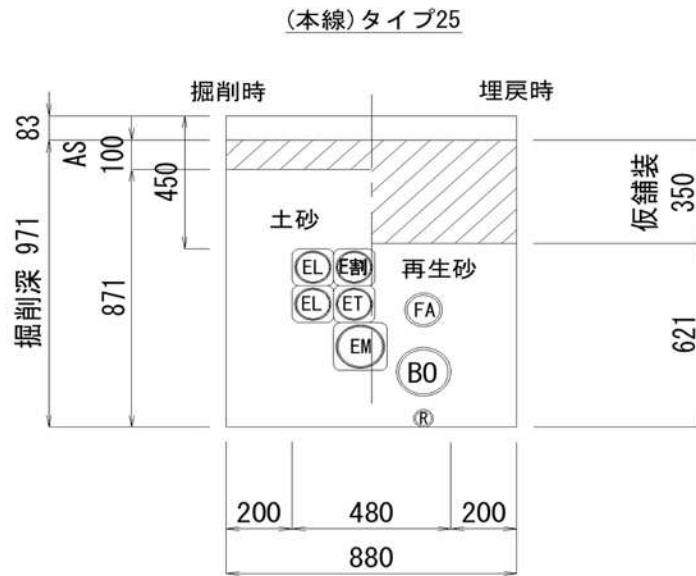
1m当り



工 種	算 式	数 量
舗装版切断工 As t = 4cm	=	m
As t = 5cm	=	m
As t = 10cm	1.00×2	2.000 m
舗装版取壊し工 As t = 4cm	=	m ²
As t = 5cm	=	m ²
As t = 10cm	0.880×1.00	0.880 m ²
建設廃材処理 As	$0.880 \times 1.00 \times 0.10$	0.088 m ³
床掘工 土砂 0.2 BH	$0.880 \times 0.871 \times 1.00$	0.766 m ³
埋戻工 発生土 0.2 BH	=	m ³
埋戻工 再生砂 0.2 BH	掘削 $0.880 \times 0.621 \times 1.00$	= 0.546
ECVP,VP	控除φ100 $3.14 \times 0.114^2 / 4 \times 1.00 \times 1$	= 0.010
ECVP	控除φ130 $3.14 \times 0.147^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
PV	控除φ50 $3.14 \times 0.06^2 / 4 \times 1.00 \times 1$	= 0.002
PV	控除φ75 $3.14 \times 0.096^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
VP	控除φ150 $3.14 \times 0.165^2 / 4 \times 1.00 \times 1$	= 0.021
VP	控除φ200 $3.14 \times 0.216^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
VP	控除φ250 $3.14 \times 0.267^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
角型FEP	控除φ100 $0.125 \times 0.125 \times 1.00 \times 3$	= 0.047
角型FEP	控除φ130 $0.162 \times 0.162 \times 1.00 \times 1$	= 0.020
	計	= 0.446 = 0.446 m ³
発生土処理 土砂	床掘工 埋戻工発生土	= 0.766 m ³
軽量鋼矢板建込・引抜工		
1.5<h≤2.0m		= m
2.0<h≤2.5m		= m
2.5<h≤3.0m		= m
仮舗装工 24型 一般歩道部		= m ²
30型 歩道乗入部		= m ²
35型 歩道乗入(大型)	0.880×1.00	= 0.880 m ²
45型 支道部		= m ²
40型 車道部		= m ²

単 位 数 量

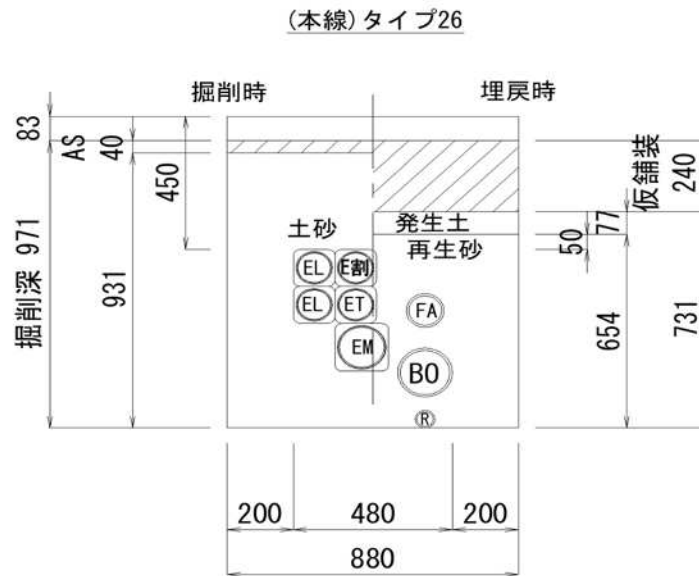
1m当り



工 種	算 式	数 量
舗装版切断工 As t = 4cm	=	m
As t = 5cm	=	m
As t = 10cm	1.00×2	2.000 m
舗装版取壊し工 As t = 4cm	=	m ²
As t = 5cm	=	m ²
As t = 10cm	0.880×1.00	0.880 m ²
建設廃材処理 As	$0.880 \times 1.00 \times 0.10$	0.088 m ³
床掘工 土砂 0.2 BH	$0.880 \times 0.871 \times 1.00$	0.766 m ³
埋戻工 発生土 0.2 BH	=	m ³
埋戻工 再生砂 0.2 BH	掘削 $0.880 \times 0.621 \times 1.00$	= 0.546
ECVP,VP	控除φ100 $3.14 \times 0.114^2 / 4 \times 1.00 \times 1$	= 0.010
ECVP	控除φ130 $3.14 \times 0.147^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
PV	控除φ50 $3.14 \times 0.06^2 / 4 \times 1.00 \times 1$	= 0.002
PV	控除φ75 $3.14 \times 0.096^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
VP	控除φ150 $3.14 \times 0.165^2 / 4 \times 1.00 \times 1$	= 0.021
VP	控除φ200 $3.14 \times 0.216^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
VP	控除φ250 $3.14 \times 0.267^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
角型FEP	控除φ100 $0.125 \times 0.125 \times 1.00 \times 4$	= 0.063
角型FEP	控除φ130 $0.162 \times 0.162 \times 1.00 \times 1$	= 0.020
	計	= 0.430 = 0.430 m ³
発生土処理 土砂	床掘工 埋戻工発生土	= 0.766 — 0.000 = 0.766 m ³
軽量鋼矢板建込・引抜き工		
1.5<h≤2.0m		= m
2.0<h≤2.5m		= m
2.5<h≤3.0m		= m
仮舗装工 24型 一般歩道部		= m ²
30型 歩道乗入部		= m ²
35型 歩道乗入(大型)	0.880×1.00	= 0.880 m ²
45型 支道部		= m ²
40型 車道部		= m ²

単 位 数 量

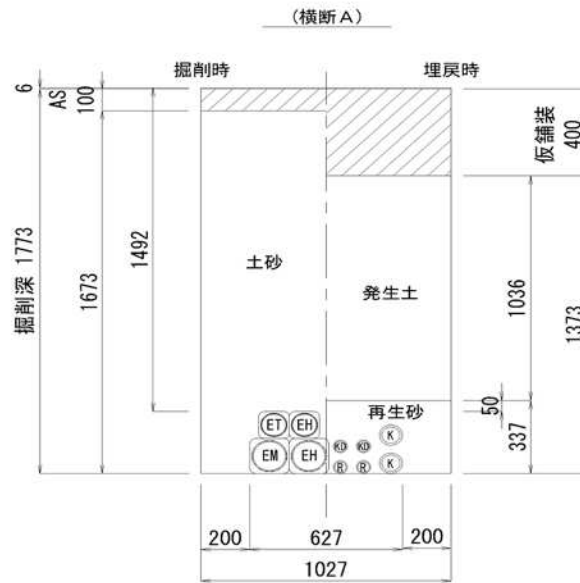
1m当り



工 種	算 式	数 量
舗装版切断工	As t = 4cm	1.00×2 = 2.000 m
	As t = 5cm	= m
	As t = 10cm	= m
舗装版取壊し工	As t = 4cm	0.880×1.00 = 0.880 m ²
	As t = 5cm	= m ²
	As t = 10cm	= m ²
建設廃材処理	As	0.880×1.00×0.04 = 0.035 m ³
床掘工	土砂 0.2 BH	0.880×0.931×1.00 = 0.819 m ³
埋戻工	発生土 0.2 BH	0.880×0.077×1.00 = 0.067 m ³
埋戻工	再生砂 0.2 BH	掘削 0.880×0.654×1.00 = 0.575
	ECVP,VP	控除φ100 3.14×0.114 ² /4×1.00×1 = 0.010
	ECVP	控除φ130 3.14×0.147 ² /4×1.00×0 = 0.000
	PV	控除φ50 3.14×0.06 ² /4×1.00×1 = 0.002
	PV	控除φ75 3.14×0.096 ² /4×1.00×0 = 0.000
	VP	控除φ150 3.14×0.165 ² /4×1.00×1 = 0.021
	VP	控除φ200 3.14×0.216 ² /4×1.00×0 = 0.000
	VP	控除φ250 3.14×0.267 ² /4×1.00×0 = 0.000
	角型FEP	控除φ100 0.125×0.125×1.00×4 = 0.063
	角型FEP	控除φ130 0.162×0.162×1.00×1 = 0.020
	計	= 0.459 = 0.459 m ³
発生土処理	土砂	床掘工 0.819 埋戻工発生土 0.067 = 0.752 m ³
軽量鋼矢板建込・引抜工		
	1.5<h≤2.0m	= m
	2.0<h≤2.5m	= m
	2.5<h≤3.0m	= m
仮舗装工	24型 一般歩道部	0.880×1.00 = 0.880 m ²
	30型 歩道乗入部	= m ²
	35型 歩道乗入(大型)	= m ²
	45型 支道部	= m ²
	40型 車道部	= m ²

単 位 数 量

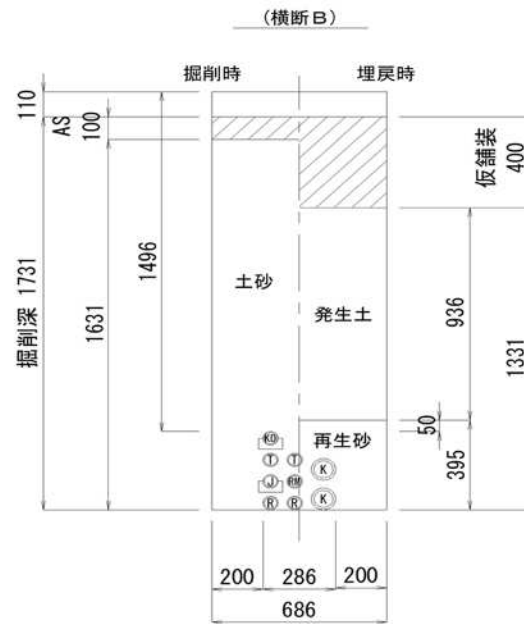
1m当り



工 種	算 式	数 量
舗装版切断工 As t = 4cm	=	m
As t = 5cm	=	m
As t = 10cm	1.00×2	2.000 m
舗装版取壊し工 As t = 4cm	=	m ²
As t = 5cm	=	m ²
As t = 10cm	1.027×1.00	1.027 m ²
建設廃材処理 As	$1.027 \times 1.00 \times 0.10$	0.102 m ³
床掘工 土砂 0.2 BH	$1.027 \times 1.673 \times 1.00$	1.718 m ³
埋戻工 発生土 0.2 BH	$1.027 \times 1.036 \times 1.00$	1.063 m ³
埋戻工 再生砂 0.2 BH	掘削 $1.027 \times 0.337 \times 1.00$	= 0.346
ECVP,VP	控除φ100 $3.14 \times 0.114^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
ECVP	控除φ130 $3.14 \times 0.147^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
PV	控除φ50 $3.14 \times 0.06^2 / 4 \times 1.00 \times 4$	= 0.011
PV	控除φ75 $3.14 \times 0.096^2 / 4 \times 1.00 \times 2$	= 0.014
VP	控除φ150 $3.14 \times 0.165^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
VP	控除φ200 $3.14 \times 0.216^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
VP	控除φ250 $3.14 \times 0.267^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
角型FEP	控除φ100 $0.125 \times 0.125 \times 1.00 \times 2$	= 0.031
角型FEP	控除φ130 $0.162 \times 0.162 \times 1.00 \times 2$	= 0.041
	計	= 0.249 = 0.249 m ³
発生土処理 土砂	床掘工 1.718 — 埋戻工発生土 1.063	= 0.655 m ³
軽量鋼矢板建込・引抜工		
1.5<h≤2.0m	1.00×2	= 2.000 m
2.0<h≤2.5m		= m
2.5<h≤3.0m		= m
仮舗装工 24型 一般歩道部		= m ²
30型 歩道乗入部		= m ²
35型 歩道乗入(大型)		= m ²
45型 支道部		= m ²
40型 車道部	1.027×1.00	= 1.027 m ²

単 位 数 量

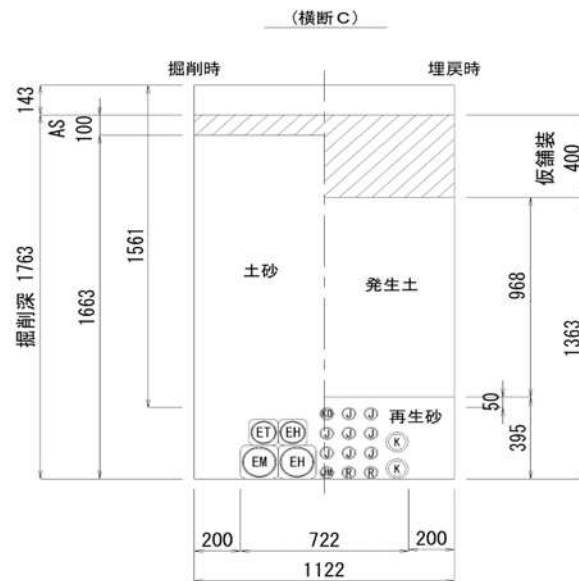
1m当り



工 種	算 式	数 量
舗装版切断工 As t = 4cm	=	m
As t = 5cm	=	m
As t = 10cm	1.00×2	2.000 m
舗装版取壊し工 As t = 4cm	=	m ²
As t = 5cm	=	m ²
As t = 10cm	0.686×1.00	0.686 m ²
建設廃材処理 As	$0.686 \times 1.00 \times 0.10$	0.068 m ³
床掘工 土砂 0.2 BH	$0.686 \times 1.631 \times 1.00$	1.118 m ³
埋戻工 発生土 0.2 BH	$0.686 \times 0.936 \times 1.00$	0.642 m ³
埋戻工 再生砂 0.2 BH	掘削 $0.686 \times 0.395 \times 1.00$	= 0.270
ECVP,VP	控除φ100 $3.14 \times 0.114^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
ECVP	控除φ130 $3.14 \times 0.147^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
PV	控除φ50 $3.14 \times 0.06^2 / 4 \times 1.00 \times 7$	= 0.019
PV	控除φ75 $3.14 \times 0.096^2 / 4 \times 1.00 \times 2$	= 0.014
VP	控除φ150 $3.14 \times 0.165^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
VP	控除φ200 $3.14 \times 0.216^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
VP	控除φ250 $3.14 \times 0.267^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
角型FEP	控除φ100 $0.125 \times 0.125 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
角型FEP	控除φ130 $0.162 \times 0.162 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
	計	= 0.237 = 0.237 m ³
発生土処理 土砂	床掘工 1.118 — 埋戻工発生土 0.642	= 0.476 m ³
軽量鋼矢板建込・引抜工		
1.5<h≤2.0m	1.00×2	= 2.000 m
2.0<h≤2.5m		= m
2.5<h≤3.0m		= m
仮舗装工 24型 一般歩道部		= m ²
30型 歩道乗入部		= m ²
35型 歩道乗入(大型)		= m ²
45型 支道部		= m ²
40型 車道部	0.686×1.00	= 0.686 m ²

單位數量

1m当り

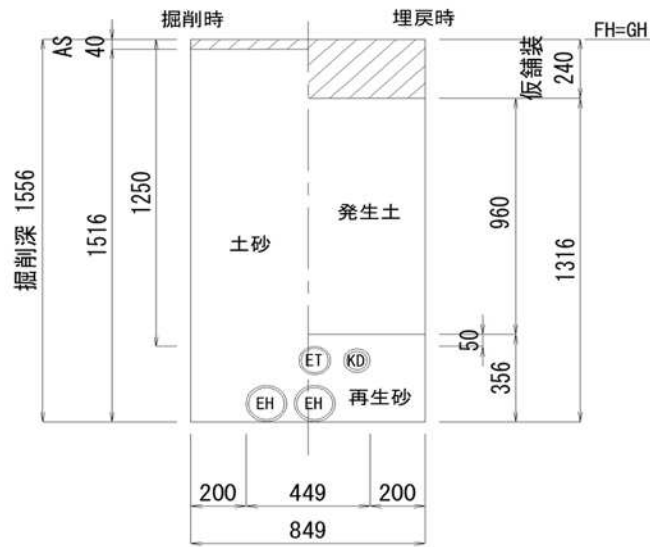


工 種	算 式	数 量
舗装版切断工 As t = 4cm	=	m
As t = 5cm	=	m
As t = 10cm	1.00×2	2.000 m
舗装版取壊し工 As t = 4cm	=	m ²
As t = 5cm	=	m ²
As t = 10cm	1.122×1.00	1.122 m ²
建設廃材処理 As	$1.122 \times 1.00 \times 0.10$	0.112 m ³
床掘工 土砂 0.2 BH	$1.122 \times 1.663 \times 1.00$	1.865 m ³
埋戻工 発生土 0.2 BH	$1.122 \times 0.968 \times 1.00$	1.086 m ³
埋戻工 再生砂 0.2 BH	掘削 $1.122 \times 0.395 \times 1.00$ = 0.443	
ECVP,VP	控除φ100 $3.14 \times 0.114^2 / 4 \times 1.00 \times 0$ = 0.000	
ECVP	控除φ130 $3.14 \times 0.147^2 / 4 \times 1.00 \times 0$ = 0.000	
PV	控除φ50 $3.14 \times 0.06^2 / 4 \times 1.00 \times 12$ = 0.033	
PV	控除φ75 $3.14 \times 0.096^2 / 4 \times 1.00 \times 2$ = 0.014	
VP	控除φ150 $3.14 \times 0.165^2 / 4 \times 1.00 \times 0$ = 0.000	
VP	控除φ200 $3.14 \times 0.216^2 / 4 \times 1.00 \times 0$ = 0.000	
VP	控除φ250 $3.14 \times 0.267^2 / 4 \times 1.00 \times 0$ = 0.000	
角型FEP	控除φ100 $0.125 \times 0.125 \times 1.00 \times 2$ = 0.031	
角型FEP	控除φ130 $0.162 \times 0.162 \times 1.00 \times 2$ = 0.041	
	計 = 0.324 =	0.324 m ³
	床掘工 埋戻工発生土	
発生土処理 土砂	1.865 — 1.086 =	0.779 m ³
軽量鋼矢板建込・引抜工		
1.5<h≤2.0m	1.00×2	2.000 m
2.0<h≤2.5m		m
2.5<h≤3.0m		m
仮舗装工 24型 一般歩道部		m ²
30型 歩道乗入部		m ²
35型 歩道乗入(大型)		m ²
45型 支道部		m ²
40型 車道部	1.122×1.00	1.122 m ²

単 位 数 量

1m当り

(連系)タイプ1

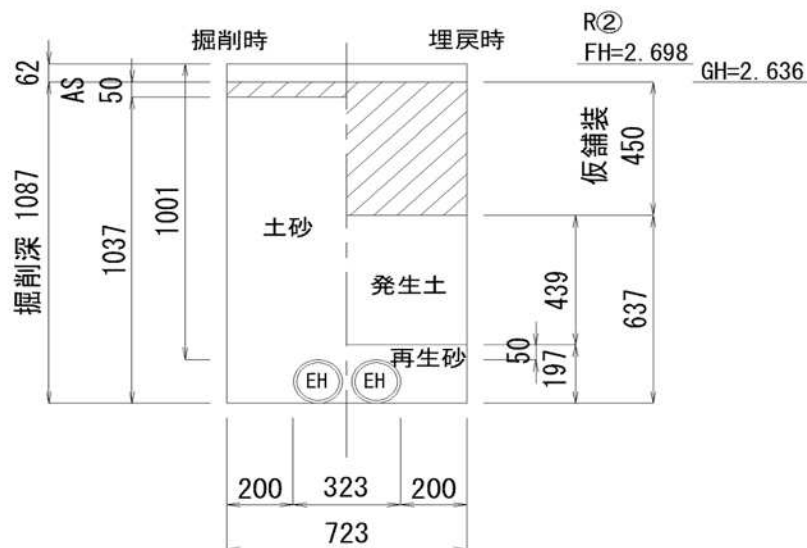


工 種	算 式	数 量
舗装版切断工	As t = 4cm	1.00×2 = 2.000 m
	As t = 5cm	= m
	As t = 10cm	= m
舗装版取壊し工	As t = 4cm	0.849×1.00 = 0.849 m ²
	As t = 5cm	= m ²
	As t = 10cm	= m ²
建設廃材処理	As	0.849×1.00×0.04 = 0.033 m ³
床掘工	土砂 0.2 BH	0.849×1.516×1.00 = 1.287 m ³
埋戻工	発生土 0.2 BH	0.849×0.960×1.00 = 0.815 m ³
埋戻工	再生砂 0.2 BH	掘削 0.849×0.356×1.00 = 0.302
	ECVP,VP	控除φ100 3.14×0.114 ² /4×1.00×1 = 0.010
	ECVP	控除φ130 3.14×0.147 ² /4×1.00×2 = 0.033
	PV	控除φ50 3.14×0.06 ² /4×1.00×0 = 0.000
	PV	控除φ75 3.14×0.096 ² /4×1.00×1 = 0.007
	VP	控除φ150 3.14×0.165 ² /4×1.00×0 = 0.000
	VP	控除φ200 3.14×0.216 ² /4×1.00×0 = 0.000
	VP	控除φ250 3.14×0.267 ² /4×1.00×0 = 0.000
	角型FEP	控除φ100 0.125×0.125×1.00×0 = 0.000
	角型FEP	控除φ130 0.162×0.162×1.00×0 = 0.000
	計	= 0.252 = 0.252 m ³
発生土処理	土砂	床掘工 1.287 埋戻工発生土 0.815 = 0.472 m ³
軽量鋼矢板建込・引抜工		
	1.5<h≤2.0m	1.00×2 = 2.000 m
	2.0<h≤2.5m	= m
	2.5<h≤3.0m	= m
仮舗装工	24型 一般歩道部	0.849×1.00 = 0.849 m ²
	30型 歩道乗入部	= m ²
	35型 歩道乗入(大型)	= m ²
	45型 支道部	= m ²
	40型 車道部	= m ²

単 位 数 量

1m当り

(連系) タイプ 2

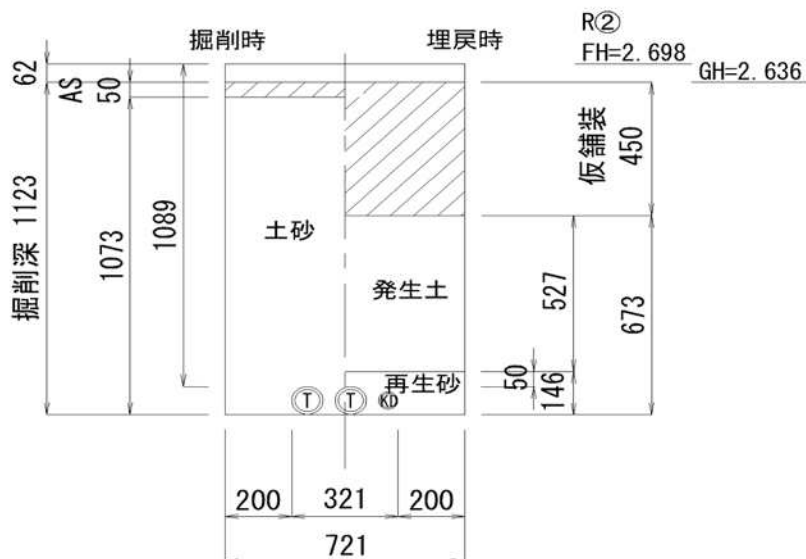


工 種	算 式	数 量
舗装版切断工 As t = 4cm	=	m
As t = 5cm	1.00×2	= 2.000 m
As t = 10cm	=	m
舗装版取壊し工 As t = 4cm	=	m ²
As t = 5cm	0.723×1.00	= 0.723 m ²
As t = 10cm	=	m ²
建設廃材処理 As	$0.723 \times 1.00 \times 0.05$	= 0.036 m ³
床掘工 土砂 0.2 BH	$0.723 \times 1.037 \times 1.00$	= 0.750 m ³
埋戻工 発生土 0.2 BH	$0.723 \times 0.439 \times 1.00$	= 0.317 m ³
埋戻工 再生砂 0.2 BH	掘削 $0.723 \times 0.197 \times 1.00$	= 0.142
ECVP,VP	控除φ100 $3.14 \times 0.114^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
ECVP	控除φ130 $3.14 \times 0.147^2 / 4 \times 1.00 \times 2$	= 0.033
PV	控除φ50 $3.14 \times 0.06^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
PV	控除φ75 $3.14 \times 0.096^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
VP	控除φ150 $3.14 \times 0.165^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
VP	控除φ200 $3.14 \times 0.216^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
VP	控除φ250 $3.14 \times 0.267^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
角型FEP	控除φ100 $0.125 \times 0.125 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
角型FEP	控除φ130 $0.162 \times 0.162 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
	計	= 0.109 = 0.109 m ³
発生土処理 土砂	床掘工 0.750 — 埋戻工発生土 0.317	= 0.433 m ³
軽量鋼矢板建込・引抜工		
1.5<h≤2.0m		= m
2.0<h≤2.5m		= m
2.5<h≤3.0m		= m
仮舗装工 24型 一般歩道部		= m ²
30型 歩道乗入部		= m ²
35型 歩道乗入(大型)		= m ²
45型 支道部	0.723×1.00	= 0.723 m ²
40型 車道部		= m ²

単 位 数 量

1m当り

(連系)タイプ3

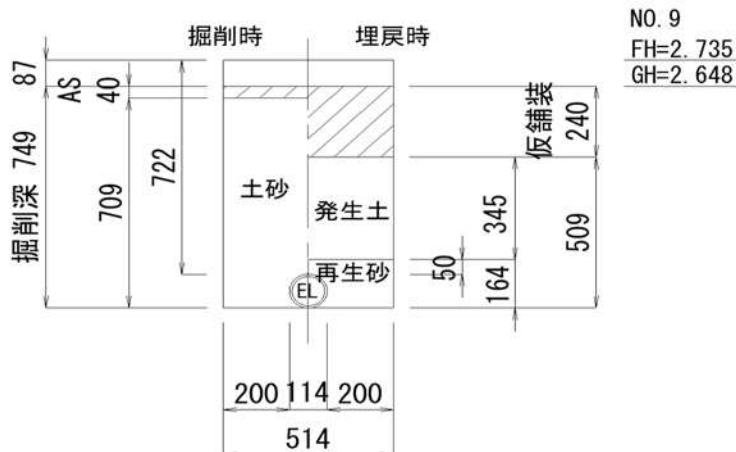


工 種	算 式	数 量
舗装版切断工 As t = 4cm	=	m
As t = 5cm	1.00×2	= 2.000 m
As t = 10cm	=	m
舗装版取壊し工 As t = 4cm	=	m ²
As t = 5cm	0.721×1.00	= 0.721 m ²
As t = 10cm	=	m ²
建設廃材処理 As	$0.721 \times 1.00 \times 0.05$	= 0.036 m ³
床掘工 土砂 0.2 BH	$0.721 \times 1.073 \times 1.00$	= 0.773 m ³
埋戻工 発生土 0.2 BH	$0.721 \times 0.527 \times 1.00$	= 0.379 m ³
埋戻工 再生砂 0.2 BH	掘削 $0.721 \times 0.146 \times 1.00$	= 0.105
ECVP,VP	控除φ100 $3.14 \times 0.114^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
ECVP	控除φ130 $3.14 \times 0.147^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
PV	控除φ50 $3.14 \times 0.06^2 / 4 \times 1.00 \times 1$	= 0.002
PV	控除φ75 $3.14 \times 0.096^2 / 4 \times 1.00 \times 2$	= 0.014
VP	控除φ150 $3.14 \times 0.165^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
VP	控除φ200 $3.14 \times 0.216^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
VP	控除φ250 $3.14 \times 0.267^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
角型FEP	控除φ100 $0.125 \times 0.125 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
角型FEP	控除φ130 $0.162 \times 0.162 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
	計	= 0.089 = 0.089 m ³
発生土処理 土砂	床掘工 0.773 埋戻工発生土 0.379	= 0.394 m ³
軽量鋼矢板建込・引抜き工		
1.5<h≤2.0m		= m
2.0<h≤2.5m		= m
2.5<h≤3.0m		= m
仮舗装工 24型 一般歩道部		= m ²
30型 歩道乗入部		= m ²
35型 歩道乗入(大型)		= m ²
45型 支道部	0.721×1.00	= 0.721 m ²
40型 車道部		= m ²

単 位 数 量

1m当り

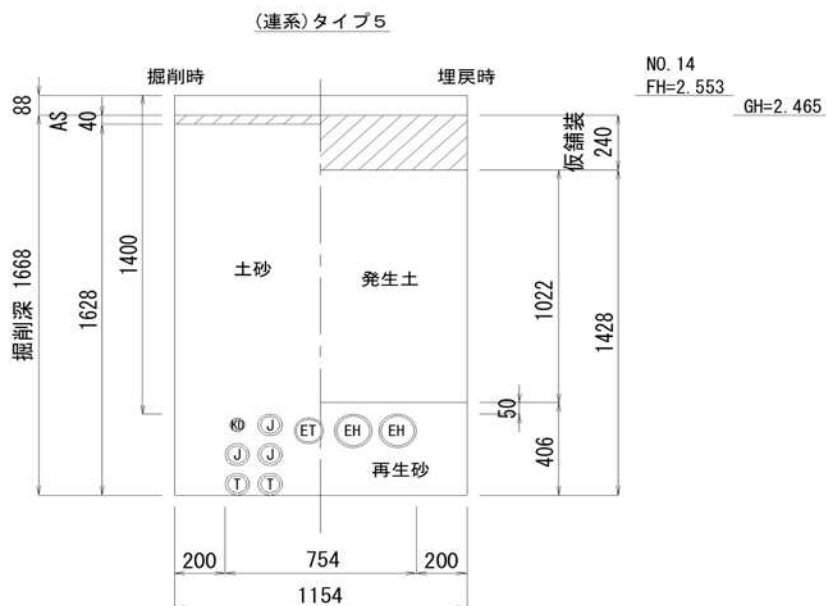
(連系) タイプ 4



工 種	算 式	数 量
舗装版切断工 As t = 4cm	1.00×2	2.000 m
As t = 5cm		m
As t = 10cm		m
舗装版取壊し工 As t = 4cm	0.514×1.00	0.514 m ²
As t = 5cm		m ²
As t = 10cm		m ²
建設廃材処理 As	$0.514 \times 1.00 \times 0.04$	0.020 m ³
床掘工 土砂 0.2 BH	$0.514 \times 0.709 \times 1.00$	0.364 m ³
埋戻工 発生土 0.2 BH	$0.514 \times 0.345 \times 1.00$	0.177 m ³
埋戻工 再生砂 0.2 BH	掘削 $0.514 \times 0.164 \times 1.00$	0.084
ECVP,VP	控除φ100 $3.14 \times 0.114^2 / 4 \times 1.00 \times 1$	0.010
ECVP	控除φ130 $3.14 \times 0.147^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	0.000
PV	控除φ50 $3.14 \times 0.06^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	0.000
PV	控除φ75 $3.14 \times 0.096^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	0.000
VP	控除φ150 $3.14 \times 0.165^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	0.000
VP	控除φ200 $3.14 \times 0.216^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	0.000
VP	控除φ250 $3.14 \times 0.267^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	0.000
角型FEP	控除φ100 $0.125 \times 0.125 \times 1.00 \times 0$	0.000
角型FEP	控除φ130 $0.162 \times 0.162 \times 1.00 \times 0$	0.000
	計	0.074 = 0.074 m ³
発生土処理 土砂	床掘工 0.364 — 埋戻工発生土 0.177	0.187 m ³
軽量鋼矢板建込・引抜工		
1.5<h≤2.0m		m
2.0<h≤2.5m		m
2.5<h≤3.0m		m
仮舗装工 24型 一般歩道部	0.514×1.00	0.514 m ²
30型 歩道乗入部		m ²
35型 歩道乗入(大型)		m ²
45型 支道部		m ²
40型 車道部		m ²

単 位 数 量

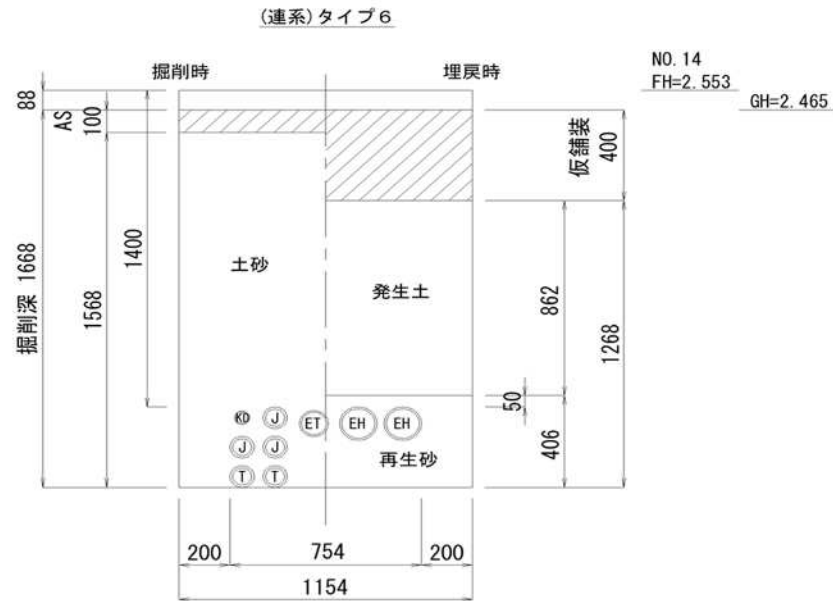
1m当り



工 種	算 式	数 量
舗装版切断工	As t = 4cm	1.00×2 = 2.000 m
	As t = 5cm	= m
	As t = 10cm	= m
舗装版取壊し工	As t = 4cm	1.154×1.00 = 1.154 m ²
	As t = 5cm	= m ²
	As t = 10cm	= m ²
建設廃材処理	As	1.154×1.00×0.04 = 0.046 m ³
床掘工	土砂 0.2 BH	1.154×1.628×1.00 = 1.878 m ³
埋戻工	発生土 0.2 BH	1.154×1.022×1.00 = 1.179 m ³
埋戻工	再生砂 0.2 BH	掘削 1.154×0.406×1.00 = 0.468
	ECVP,VP 控除φ100	3.14×0.114 ² /4×1.00×1 = 0.010
	ECVP 控除φ130	3.14×0.147 ² /4×1.00×2 = 0.033
	PV 控除φ50	3.14×0.06 ² /4×1.00×1 = 0.002
	PV 控除φ75	3.14×0.096 ² /4×1.00×5 = 0.036
	VP 控除φ150	3.14×0.165 ² /4×1.00×0 = 0.000
	VP 控除φ200	3.14×0.216 ² /4×1.00×0 = 0.000
	VP 控除φ250	3.14×0.267 ² /4×1.00×0 = 0.000
	角型FEP 控除φ100	0.125×0.125×1.00×0 = 0.000
	角型FEP 控除φ130	0.162×0.162×1.00×0 = 0.000
	計	= 0.387 = 0.387 m ³
発生土処理	土砂	床掘工 1.878 — 埋戻工発生土 1.179 = 0.699 m ³
軽量鋼矢板建込・引抜工		
	1.5<h≤2.0m	1.00×2 = 2.000 m
	2.0<h≤2.5m	= m
	2.5<h≤3.0m	= m
仮舗装工	24型 一般歩道部	1.154×1.00 = 1.154 m ²
	30型 歩道乗入部	= m ²
	35型 歩道乗入(大型)	= m ²
	45型 支道部	= m ²
	40型 車道部	= m ²

単 位 数 量

1m当り

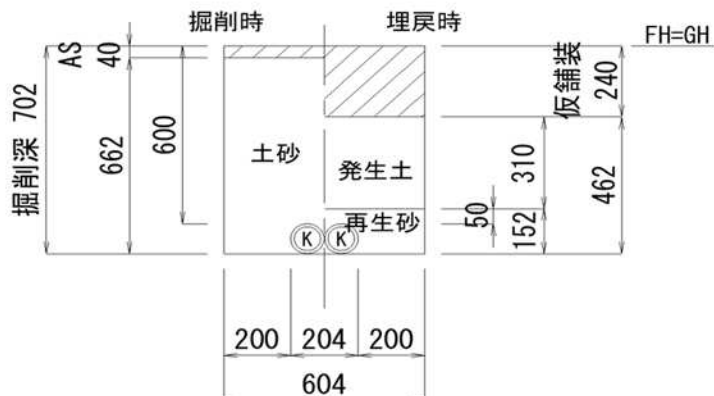


工 種	算 式	数 量
舗装版切断工 As t = 4cm	=	m
As t = 5cm	=	m
As t = 10cm	1.00×2	2.000 m
舗装版取壊し工 As t = 4cm	=	m ²
As t = 5cm	=	m ²
As t = 10cm	1.154×1.00	1.154 m ²
建設廃材処理 As	$1.154 \times 1.00 \times 0.10$	0.115 m ³
床掘工 土砂 0.2 BH	$1.154 \times 1.568 \times 1.00$	1.809 m ³
埋戻工 発生土 0.2 BH	$1.154 \times 0.862 \times 1.00$	0.994 m ³
埋戻工 再生砂 0.2 BH	掘削 $1.154 \times 0.406 \times 1.00$	= 0.468
ECVP,VP	控除φ100 $3.14 \times 0.114^2 / 4 \times 1.00 \times 1$	= 0.010
ECVP	控除φ130 $3.14 \times 0.147^2 / 4 \times 1.00 \times 2$	= 0.033
PV	控除φ50 $3.14 \times 0.06^2 / 4 \times 1.00 \times 1$	= 0.002
PV	控除φ75 $3.14 \times 0.096^2 / 4 \times 1.00 \times 5$	= 0.036
VP	控除φ150 $3.14 \times 0.165^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
VP	控除φ200 $3.14 \times 0.216^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
VP	控除φ250 $3.14 \times 0.267^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
角型FEP	控除φ100 $0.125 \times 0.125 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
角型FEP	控除φ130 $0.162 \times 0.162 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
	計	= 0.387 = 0.387 m ³
発生土処理 土砂	床掘工 1.809 — 埋戻工発生土 0.994	= 0.815 m ³
軽量鋼矢板建込・引抜工		
1.5<h≤2.0m	1.00×2	= 2.000 m
2.0<h≤2.5m		= m
2.5<h≤3.0m		= m
仮舗装工 24型 一般歩道部		= m ²
30型 歩道乗入部		= m ²
35型 歩道乗入(大型)		= m ²
45型 支道部		= m ²
40型 車道部	1.154×1.00	= 1.154 m ²

単 位 数 量

1m当り

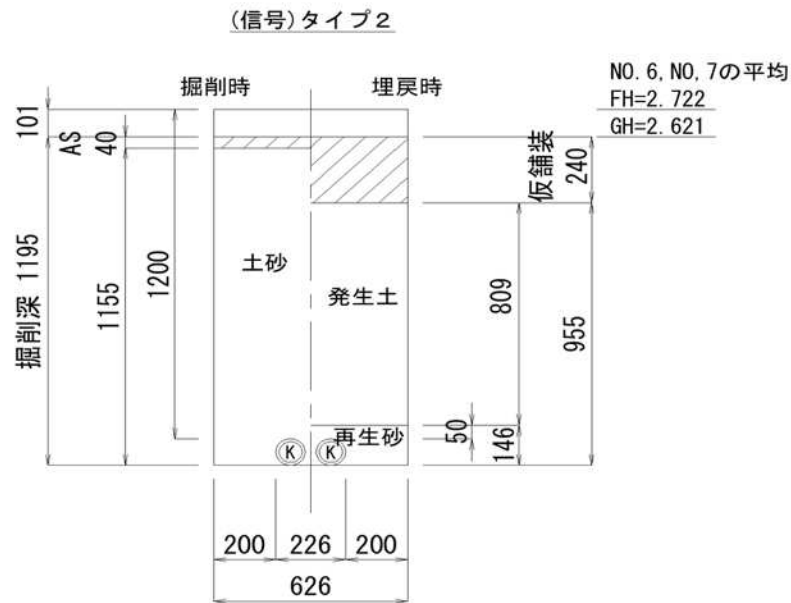
(信号)タイプ1



工 種	算 式	数 量
舗装版切断工	As t = 4cm	1.00×2 = 2.000 m
	As t = 5cm	= m
	As t = 10cm	= m
舗装版取壊し工	As t = 4cm	0.604×1.00 = 0.604 m ²
	As t = 5cm	= m ²
	As t = 10cm	= m ²
建設廃材処理	As	0.604×1.00×0.04 = 0.024 m ³
床掘工	土砂 0.2 BH	0.604×0.662×1.00 = 0.399 m ³
埋戻工	発生土 0.2 BH	0.604×0.310×1.00 = 0.187 m ³
埋戻工	再生砂 0.2 BH	掘削 0.604×0.152×1.00 = 0.091
	ECVP,VP 控除φ100	3.14×0.114 ² /4×1.00×0 = 0.000
	ECVP 控除φ130	3.14×0.147 ² /4×1.00×0 = 0.000
	PV 控除φ50	3.14×0.06 ² /4×1.00×0 = 0.000
	PV 控除φ75	3.14×0.096 ² /4×1.00×0 = 0.000
	VP 控除φ150	3.14×0.165 ² /4×1.00×0 = 0.000
	VP 控除φ200	3.14×0.216 ² /4×1.00×0 = 0.000
	VP 控除φ250	3.14×0.267 ² /4×1.00×0 = 0.000
	FEP 控除φ80	3.14×0.102 ² /4×1.00×2 = 0.016
	角型FEP 控除φ130	0.162×0.162×1.00×0 = 0.000
	計	= 0.075 = 0.075 m ³
発生土処理	土砂	床掘工 0.399 埋戻工発生土 0.187 = 0.212 m ³
軽量鋼矢板建込・引抜工		
	1.5<h≤2.0m	= m
	2.0<h≤2.5m	= m
	2.5<h≤3.0m	= m
仮舗装工	24型 一般歩道部	0.604×1.00 = 0.604 m ²
	30型 歩道乗入部	= m ²
	35型 歩道乗入(大型)	= m ²
	45型 支道部	= m ²
	40型 車道部	= m ²

単 位 数 量

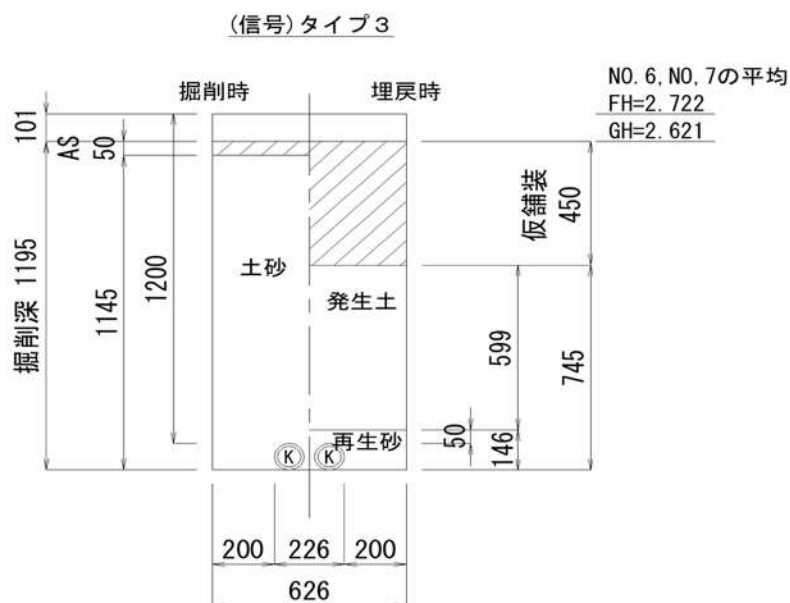
1m当り



工 種	算 式	数 量
舗装版切断工 As t = 4cm	1.00×2	2.000 m
As t = 5cm		m
As t = 10cm		m
舗装版取壊し工 As t = 4cm	0.626×1.00	0.626 m ²
As t = 5cm		m ²
As t = 10cm		m ²
建設廃材処理 As	$0.626 \times 1.00 \times 0.04$	0.025 m ³
床掘工 土砂 0.2 BH	$0.626 \times 1.155 \times 1.00$	0.723 m ³
埋戻工 発生土 0.2 BH	$0.626 \times 0.809 \times 1.00$	0.506 m ³
埋戻工 再生砂 0.2 BH	掘削 $0.626 \times 0.146 \times 1.00$	= 0.091
ECVP, VP	控除φ100 $3.14 \times 0.114^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
ECVP	控除φ130 $3.14 \times 0.147^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
PV	控除φ50 $3.14 \times 0.06^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
PV	控除φ75 $3.14 \times 0.096^2 / 4 \times 1.00 \times 2$	= 0.014
VP	控除φ150 $3.14 \times 0.165^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
VP	控除φ200 $3.14 \times 0.216^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
VP	控除φ250 $3.14 \times 0.267^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
FEP	控除φ80 $3.14 \times 0.102^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
角型FEP	控除φ130 $0.162 \times 0.162 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
	計	= 0.077 = 0.077 m ³
発生土処理 土砂	床掘工 0.723 — 埋戻工発生土 0.506	= 0.217 m ³
軽量鋼矢板建込・引抜工		
1.5<h≤2.0m		m
2.0<h≤2.5m		m
2.5<h≤3.0m		m
仮舗装工 24型 一般歩道部	0.626×1.00	0.626 m ²
30型 歩道乗入部		m ²
35型 歩道乗入(大型)		m ²
45型 支道部		m ²
40型 車道部		m ²

単 位 数 量

1m当り

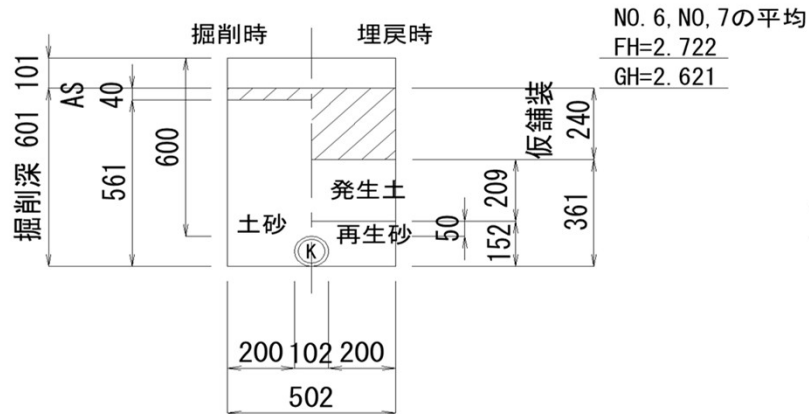


工 種	算 式	数 量
舗装版切断工 As t = 4cm	=	m
As t = 5cm	1.00×2	= 2.000 m
As t = 10cm	=	m
舗装版取壊し工 As t = 4cm	=	m ²
As t = 5cm	0.626×1.00	= 0.626 m ²
As t = 10cm	=	m ²
建設廃材処理 As	$0.626 \times 1.00 \times 0.05$	= 0.031 m ³
床掘工 土砂 0.2 BH	$0.626 \times 1.145 \times 1.00$	= 0.716 m ³
埋戻工 発生土 0.2 BH	$0.626 \times 0.599 \times 1.00$	= 0.374 m ³
埋戻工 再生砂 0.2 BH	掘削 $0.626 \times 0.146 \times 1.00$	= 0.091
ECVP,VP	控除φ100 $3.14 \times 0.114^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
ECVP	控除φ130 $3.14 \times 0.147^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
PV	控除φ50 $3.14 \times 0.06^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
PV	控除φ75 $3.14 \times 0.096^2 / 4 \times 1.00 \times 2$	= 0.014
VP	控除φ150 $3.14 \times 0.165^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
VP	控除φ200 $3.14 \times 0.216^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
VP	控除φ250 $3.14 \times 0.267^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
FEP	控除φ80 $3.14 \times 0.102^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
角型FEP	控除φ130 $0.162 \times 0.162 \times 1.00 \times 0$	= 0.000
	計	= 0.077 = 0.077 m ³
発生土処理 土砂	床掘工 0.716 — 埋戻工発生土 0.374	= 0.342 m ³
軽量鋼矢板建込・引抜工		
1.5<h≤2.0m		= m
2.0<h≤2.5m		= m
2.5<h≤3.0m		= m
仮舗装工 24型 一般歩道部		= m ²
30型 歩道乗入部		= m ²
35型 歩道乗入(大型)		= m ²
45型 支道部	0.626×1.00	= 0.626 m ²
40型 車道部		= m ²

単 位 数 量

1m当り

(信号)タイプ4

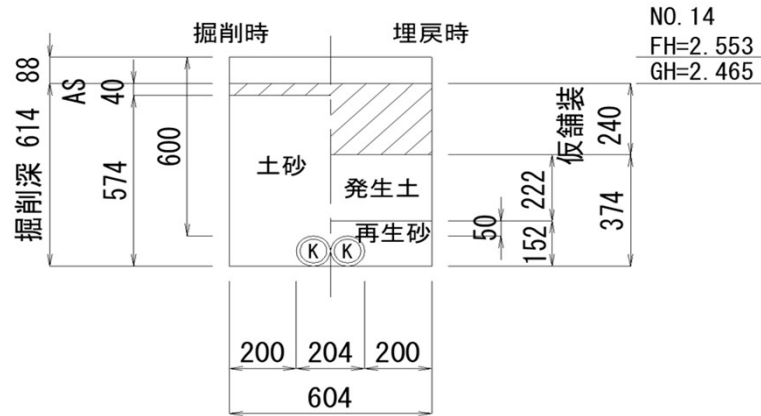


工 種	算 式	数 量
舗装版切断工 As t = 4cm	1.00×2	2.000 m
As t = 5cm		m
As t = 10cm		m
舗装版取壊し工 As t = 4cm	0.502×1.00	0.502 m ²
As t = 5cm		m ²
As t = 10cm		m ²
建設廃材処理 As	0.502×1.00×0.04	0.020 m ³
床掘工 土砂 0.2 BH	0.502×0.561×1.00	0.281 m ³
埋戻工 発生土 0.2 BH	0.502×0.209×1.00	0.104 m ³
埋戻工 再生砂 0.2 BH	掘削 0.502×0.152×1.00	= 0.076
ECVP,VP	控除φ100 3.14×0.114 ² /4×1.00×0	= 0.000
ECVP	控除φ130 3.14×0.147 ² /4×1.00×0	= 0.000
PV	控除φ50 3.14×0.06 ² /4×1.00×0	= 0.000
PV	控除φ75 3.14×0.096 ² /4×1.00×0	= 0.000
VP	控除φ150 3.14×0.165 ² /4×1.00×0	= 0.000
VP	控除φ200 3.14×0.216 ² /4×1.00×0	= 0.000
VP	控除φ250 3.14×0.267 ² /4×1.00×0	= 0.000
FEP	控除φ80 3.14×0.102 ² /4×1.00×1	= 0.008
角型FEP	控除φ130 0.162×0.162×1.00×0	= 0.000
	計	= 0.068 = 0.068 m ³
発生土処理 土砂	床掘工 埋戻工発生土	
軽量鋼矢板建込・引抜き工	0.281 — 0.104	= 0.177 m ³
1.5<h≤2.0m		= m
2.0<h≤2.5m		= m
2.5<h≤3.0m		= m
仮舗装工 24型 一般歩道部	0.502×1.00	= 0.502 m ²
30型 歩道乗入部		= m ²
35型 歩道乗入(大型)		= m ²
45型 支道部		= m ²
40型 車道部		= m ²

単 位 数 量

1m当り

(信号)タイプ5

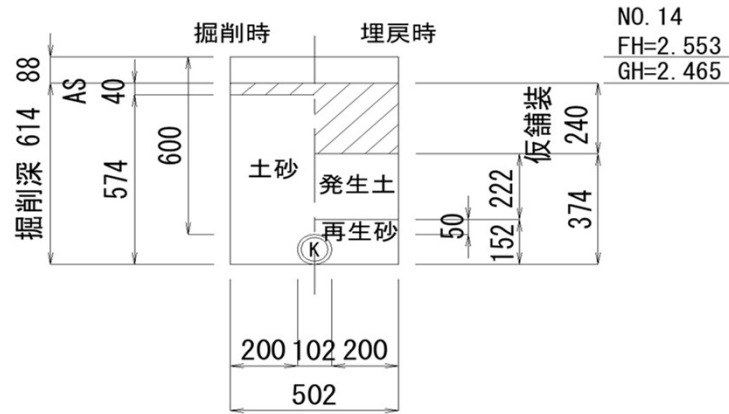


工 種	算 式	数 量
舗装版切断工	As t = 4cm	1.00 × 2 = 2.000 m
	As t = 5cm	= m
	As t = 10cm	= m
舗装版取壊し工	As t = 4cm	0.604 × 1.00 = 0.604 m ²
	As t = 5cm	= m ²
	As t = 10cm	= m ²
建設廃材処理	As	0.604 × 1.00 × 0.04 = 0.024 m ³
床掘工	土砂 0.2 BH	0.604 × 0.574 × 1.00 = 0.346 m ³
埋戻工	発生土 0.2 BH	0.604 × 0.222 × 1.00 = 0.134 m ³
埋戻工	再生砂 0.2 BH	掘削 0.604 × 0.152 × 1.00 = 0.091
	ECVP,VP 控除 φ 100	3.14 × 0.114 ² / 4 × 1.00 × 0 = 0.000
	ECVP 控除 φ 130	3.14 × 0.147 ² / 4 × 1.00 × 0 = 0.000
	PV 控除 φ 50	3.14 × 0.06 ² / 4 × 1.00 × 0 = 0.000
	PV 控除 φ 75	3.14 × 0.096 ² / 4 × 1.00 × 0 = 0.000
	VP 控除 φ 150	3.14 × 0.165 ² / 4 × 1.00 × 0 = 0.000
	VP 控除 φ 200	3.14 × 0.216 ² / 4 × 1.00 × 0 = 0.000
	VP 控除 φ 250	3.14 × 0.267 ² / 4 × 1.00 × 0 = 0.000
	FEP 控除 φ 80	3.14 × 0.102 ² / 4 × 1.00 × 2 = 0.016
	角型FEP 控除 φ 130	0.162 × 0.162 × 1.00 × 0 = 0.000
	計	= 0.075 = 0.075 m ³
発生土処理 土砂	床掘工 埋戻工発生土	0.346 — 0.134 = 0.212 m ³
軽量鋼矢板建込・引抜工		
1.5<h≤2.0m		= m
2.0<h≤2.5m		= m
2.5<h≤3.0m		= m
仮舗装工 24型 一般歩道部	0.604 × 1.00	= 0.604 m ²
30型 歩道乗入部		= m ²
35型 歩道乗入(大型)		= m ²
45型 支道部		= m ²
40型 車道部		= m ²

単 位 数 量

1m当り

(信号)タイプ6

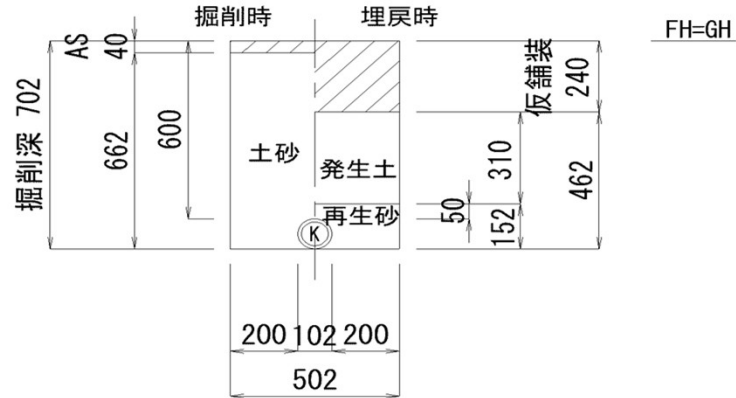


工 種	算 式	数 量
舗装版切断工 As t = 4cm	1.00×2	= 2.000 m
As t = 5cm		= m
As t = 10cm		= m
舗装版取壊し工 As t = 4cm	0.502×1.00	= 0.502 m ²
As t = 5cm		= m ²
As t = 10cm		= m ²
建設廃材処理 As	0.502×1.00×0.04	= 0.020 m ³
床掘工 土砂 0.2 BH	0.502×0.574×1.00	= 0.288 m ³
埋戻工 発生土 0.2 BH	0.502×0.222×1.00	= 0.111 m ³
埋戻工 再生砂 0.2 BH	掘削 0.604×0.152×1.00	= 0.091
ECVP,VP	控除 φ 100 3.14×0.114 ² /4×1.00×0	= 0.000
ECVP	控除 φ 130 3.14×0.147 ² /4×1.00×0	= 0.000
PV	控除 φ 50 3.14×0.06 ² /4×1.00×0	= 0.000
PV	控除 φ 75 3.14×0.096 ² /4×1.00×0	= 0.000
VP	控除 φ 150 3.14×0.165 ² /4×1.00×0	= 0.000
VP	控除 φ 200 3.14×0.216 ² /4×1.00×0	= 0.000
VP	控除 φ 250 3.14×0.267 ² /4×1.00×0	= 0.000
FEP	控除 φ 80 3.14×0.102 ² /4×1.00×1	= 0.008
角型FEP	控除 φ 130 0.162×0.162×1.00×0	= 0.000
	計	= 0.083 = 0.083 m ³
発生土処理 土砂	床掘工 埋戻工発生土	
軽量鋼矢板建込・引抜工	0.288 — 0.111	= 0.177 m ³
1.5<h≤2.0m		= m
2.0<h≤2.5m		= m
2.5<h≤3.0m		= m
仮舗装工 24型 一般歩道部	0.502×1.00	= 0.502 m ²
30型 歩道乗入部		= m ²
35型 歩道乗入(大型)		= m ²
45型 支道部		= m ²
40型 車道部		= m ²

単 位 数 量

1m当り

(信号)タイプ7



工 種		算 式		数 量
舗装版切断工	As t = 4cm	1.00×2	=	2.000 m
	As t = 5cm		=	m
	As t = 10cm		=	m
舗装版取壊し工	As t = 4cm	0.502×1.00	=	0.502 m ²
	As t = 5cm		=	m ²
	As t = 10cm		=	m ²
建設廃材処理	As	$0.502 \times 1.00 \times 0.04$	=	0.020 m ³
床掘工	土砂 0.2 BH	$0.502 \times 0.662 \times 1.00$	=	0.332 m ³
埋戻工	発生土 0.2 BH	$0.502 \times 0.31 \times 1.00$	=	0.155 m ³
埋戻工	再生砂 0.2 BH	掘削 $0.604 \times 0.152 \times 1.00$	= 0.091	
	ECVP,VP	控除 $\phi 100$ $3.14 \times 0.114^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000	
	ECVP	控除 $\phi 130$ $3.14 \times 0.147^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000	
	PV	控除 $\phi 50$ $3.14 \times 0.06^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000	
	PV	控除 $\phi 75$ $3.14 \times 0.096^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000	
	VP	控除 $\phi 150$ $3.14 \times 0.165^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000	
	VP	控除 $\phi 200$ $3.14 \times 0.216^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000	
	VP	控除 $\phi 250$ $3.14 \times 0.267^2 / 4 \times 1.00 \times 0$	= 0.000	
	FEP	控除 $\phi 80$ $3.14 \times 0.102^2 / 4 \times 1.00 \times 1$	= 0.008	
	角型FEP	控除 $\phi 130$ $0.162 \times 0.162 \times 1.00 \times 0$	= 0.000	
		計	= 0.083	0.083 m ³
発生土処理	土砂	床掘工 0.332	埋戻工発生土 0.155	0.177 m ³
軽量鋼矢板建込・引抜工				
	1.5<h≤2.0m		=	m
	2.0<h≤2.5m		=	m
	2.5<h≤3.0m		=	m
仮舗装工	24型 一般歩道部	0.502×1.00	=	0.502 m ²
	30型 歩道乗入部		=	m ²
	35型 歩道乗入(大型)		=	m ²
	45型 支道部		=	m ²
	40型 車道部		=	m ²

4. 特殊部土工

特殊部土工集計表

上段：単位数量
下段：数 量

NO	特殊部形状	特殊部NO.	箇所数	舗装版切断		舗装版破砕		建設廃材処理	開削掘削	埋戻し・締固め		発生土処理	軽量鋼矢板			仮舗装工	
				As	As	As	As	As	土砂	発生土	再生砂	土砂	1.5<h≦2.0m	2.0<h≦2.5m	2.5<h≦3.0m	24型	40型
				4cm以下	10cm	4cm以下	10cm	4t DT	0.2BH	0.2BH		4t DT				一般歩道部	車道
				(㎡)	(㎡)	(㎡2)		(㎡3)	(㎡3)	(㎡3)	(㎡3)	(㎡3)	(㎡)	(㎡)	(㎡)	(㎡2)	(㎡2)
1	電力用分岐柵 (450×500×900)	R①	1	5.820		1.968		0.078	2.271	0.569	0.839	1.702				1.251	
				5.82	0.00	1.96	0.00	0.07	2.27	0.56	0.83	1.70	0.00	0.00	0.00	1.25	0.00
2	電力用分岐柵 (450×500×900)	R②	1	5.820		1.968		0.078	2.268	0.566	0.839	1.702				1.251	
				5.82	0.00	1.96	0.00	0.07	2.26	0.56	0.83	1.70	0.00	0.00	0.00	1.25	0.00
3	特殊部Ⅰ型 (1200×1600×4500)	R-1	1	15.220		10.695		0.427	24.935	7.900		17.035		15.220		9.829	
				15.22	0.00	10.69	0.00	0.42	24.93	7.90	0.00	17.03	0.00	15.22	0.00	9.82	0.00
4	通信接続柵 (500×1050×2000)	R-2	1	8.680		3.648		0.145	5.076	2.352		2.724				2.020	
				8.68	0.00	3.64	0.00	0.14	5.07	2.35	0.00	2.72	0.00	0.00	0.00	2.02	0.00
5	電力Ⅱ型 (900×1300×3000)	R-3	1	11.400		6.458		0.258	10.632	3.584		7.048	11.400	11.400		2.630	
				11.40	0.00	6.45	0.00	0.25	10.63	3.58	0.00	7.04	11.40	11.40	0.00	2.63	0.00
6	特殊部Ⅰ型 (1200×1600×3000)	R-4	1	12.220		7.905		0.316	17.122	5.813		11.309		12.220		7.039	
				12.22	0.00	7.90	0.00	0.31	17.12	5.81	0.00	11.30	0.00	12.22	0.00	7.03	0.00
7	電力Ⅱ型 (900×1300×3000)	R-5	1	11.400		6.458		0.258	10.187	3.402		6.785	11.400			2.630	
				11.40	0.00	6.45	0.00	0.25	10.18	3.40	0.00	6.78	11.40	0.00	0.00	2.63	0.00
8	特殊部Ⅰ型 (1200×1600×3000)	R-6	1	12.220		7.905		0.316	17.344	5.900		11.444		12.220		7.039	
				12.22	0.00	7.90	0.00	0.31	17.34	5.90	0.00	11.44	0.00	12.22	0.00	7.03	0.00
9	電力Ⅱ型 (900×1300×1800)	R-7	1	8.680		4.336		0.173	6.782	2.471		4.311	8.680			1.900	
				8.68	0.00	4.33	0.00	0.17	6.78	2.47	0.00	4.31	8.68	0.00	0.00	1.90	0.00
10	特殊部Ⅰ型 (1200×1600×3000)	R-8	1	12.120		7.812		0.312	17.724	5.942		11.782		12.120		6.946	
				12.12	0.00	7.81	0.00	0.31	17.72	5.94	0.00	11.78	0.00	12.12	0.00	6.94	0.00
11	電力Ⅱ型 (900×1300×1800)	R-9	1	8.680		4.336		0.173	6.734	2.450		4.284	8.680			1.900	
				8.68	0.00	4.33	0.00	0.17	6.73	2.45	0.00	4.28	8.68	0.00	0.00	1.90	0.00
12	特殊部Ⅰ型 (1200×1600×4500)	R-10	1	15.220		10.695		0.427	27.213	6.974		20.239			15.220	9.829	
				15.22	0.00	10.69	0.00	0.42	27.21	6.97	0.00	20.23	0.00	0.00	15.22	9.82	0.00
13	横断用サイドボックス	R-1	1		3.680		1.676	0.167	3.357	2.101		1.256		3.680			1.676
				0.00	3.68	0.00	1.67	0.16	3.35	2.10	0.00	1.25	0.00	3.68	0.00	0.00	1.67
14	横断用サイドボックス	R-10	1	3.680		1.676		0.067	3.312	2.223		1.089	3.680			1.676	
				3.68	0.00	1.67	0.00	0.06	3.31	2.22	0.00	1.08	3.68	0.00	0.00	1.67	0.00
15	信号用ハンドホール (600×600×1200)	③Type-B	1	4.640		1.345		0.053	2.011	0.947		1.064				0.768	
				4.64	0.00	1.34	0.00	0.05	2.01	0.94	0.00	1.06	0.00	0.00	0.00	0.76	0.00
16	信号用ハンドホール (600×600×900)	④Type-A	1	4.640		1.345		0.053	1.607	0.717		0.890				0.768	
				4.64	0.00	1.34	0.00	0.05	1.60	0.71	0.00	0.89	0.00	0.00	0.00	0.76	0.00
17	信号用ハンドホール (600×600×1200)	⑦Type-B	1	4.640		1.345		0.053	1.957	0.916		1.041				0.768	
				4.64	0.00	1.34	0.00	0.05	1.95	0.91	0.00	1.04	0.00	0.00	0.00	0.76	0.00
18	信号用ハンドホール (600×600×1200)	⑧Type-B	1	4.640		1.345		0.053	1.792	0.822		0.970				0.768	
				4.64	0.00	1.34	0.00	0.05	1.79	0.82	0.00	0.97	0.00	0.00	0.00	0.76	0.00
21	信号用ハンドホール (600×600×900)	⑫、⑬、⑮Type-A	3	4.640		1.345		0.053	1.469	0.637		0.832				0.768	
				13.92	0.00	4.03	0.00	0.15	4.40	1.91	0.00	2.49	0.00	0.00	0.00	2.30	0.00
22																	
				0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	合 計			163.64	3.68	85.17	1.67	3.46	166.65	57.50	1.66	109.09	43.84	66.86	15.22	61.23	1.67

単 位 数 量

No. _____

電力用分岐桧(450×500×900)		R①		1箇所当り	
工 種		算 式		数 量	
舗装版切断工	As t = 4cm	$(1.07 + 1.84) \times 2$		=	5.820 m
舗装版取壊し工	As t = 4cm	1.07×1.84		=	1.968 m ²
建設廃材処理	As t = 4cm	$1.07 \times 1.84 \times 0.04$		=	0.078 m ³
床掘工	土砂 0.2 BH	$1.07 \times 1.84 \times 1.154$		=	2.271 m ³
埋戻工	発生土 0.2 BH	$1.07 \times 1.84 \times 0.446 - 0.67 \times 1.12 \times 0.106 - 0.62 \times 1.07 \times 0.32$		=	0.569 m ³
埋戻工	再生砂	掘削 $1.07 \times 1.84 \times 0.508$		=	1.000
	VP	控除 φ 100	$3.14 \times 0.114^2 / 4 \times 1.84 \times 1$	=	0.019
	ECVP	控除 φ 130	$3.14 \times 0.147^2 / 4 \times 1.84 \times 2$	=	0.062
	VP	控除 φ 150	$3.14 \times 0.165^2 / 4 \times 1.84 \times 1$	=	0.051
	VP	控除 φ 200	$3.14 \times 0.216^2 / 4 \times 1.84 \times 0$	=	0.000
	PV	控除 φ 50	$3.14 \times 0.06^2 / 4 \times 1.84 \times 1$	=	0.019
	角型FEP	控除 φ 100	$0.125 \times 0.125 \times 1.84 \times 2$	=	0.058
	角型FEP	控除 φ 130	$0.162 \times 0.162 \times 1.84 \times 1$	=	0.048
		計		=	0.839 m ³
発生土処理	土砂	床掘工	埋戻工発生土		
		2.271	— 0.569	=	1.702 m ³
軽量鋼矢板建込・引抜工					
	1.5<h≦2.0m			=	m
	2.0<h≦2.5m			=	m
	2.5<h≦3.0m			=	m
仮舗装工 24型	一般歩道部	$1.07 \times 1.84 - 0.67 \times 1.07$		=	1.251 m ²

単 位 数 量

No. _____

電力用分岐桧(450×500×900)		R②				1箇所当り	
工 種		算 式				数 量	
舗装版切断工	As t = 4cm	(1.07+1.84)×2				=	5.820 m
舗装版取壊し工	As t = 4cm	1.07×1.84				=	1.968 m ²
建設廃材処理	As t = 4cm	1.07×1.84×0.04				=	0.078 m ³
床掘工	土砂 0.2 BH	1.07×1.84×1.152					
						=	2.268 m ³
埋戻工	発生土 0.2 BH	1.07×1.84×0.444－0.67×1.12×0.104－0.62×1.07×0.32					
		－0.72×1.17×0.02				=	0.566 m ³
埋戻工	再生砂	掘削	1.07×1.84×0.508	=	1.000		
	VP	控除φ100	3.14×0.114 ² /4×1.84×1	=	0.019		
	ECVP	控除φ130	3.14×0.147 ² /4×1.84×2	=	0.062		
	VP	控除φ150	3.14×0.165 ² /4×1.84×1	=	0.051		
	VP	控除φ200	3.14×0.216 ² /4×1.84×0	=	0.000		
	PV	控除φ50	3.14×0.06 ² /4×1.84×1	=	0.019		
	角型FEP	控除φ100	0.125×0.125×1.84×2	=	0.058		
	角型FEP	控除φ130	0.162×0.162×1.84×1	=	0.048		
		計				=	0.839 m ³
		床掘工 埋戻工発生土					
発生土処理	土砂	2.268	—	0.566	=	1.702 m ³	
軽量鋼矢板建込・引抜工							
1.5<h≦2.0m						=	m
2.0<h≦2.5m						=	m
2.5<h≦3.0m						=	m
仮舗装工 24型	一般歩道部	1.07×1.84－0.67×1.07				=	1.251 m ²

単 位 数 量

No.

特殊部Ⅰ型(1200×1600×4500)		R-1				1箇所当り	
工 種		算 式				数 量	
舗装版切断工 As t = 4cm		(1.86+5.75)×2				=	15.220 m
舗装版取壊し工 As t = 4cm		1.86×5.75				=	10.695 m ²
建設廃材処理 As t = 4cm		1.86×5.75×0.04				=	0.427 m ³
床掘工 土砂 0.2 BH		1.86×5.75×2.26+1.56×4.90×0.10				=	24.935 m ³
埋戻工 発生土 0.2 BH		1.86×5.75×2.06－1.46×4.80×1.90－1.56×4.90×0.10				=	7.900 m ³
		－3.14×1.05×1.05÷4×0.06					
埋戻工 再生砂		掘削				=	
VP		控除φ100	3.14×0.114 ² /4×2.10×0	=	0.000		
ECVP		控除φ130	3.14×0.147 ² /4×2.10×0	=	0.000		
VP		控除φ150	3.14×0.165 ² /4×2.10×0	=	0.000		
VP		控除φ200	3.14×0.216 ² /4×2.10×0	=	0.000		
PV		控除φ50	3.14×0.06 ² /4×2.10×0	=	0.000		
角型FEP		控除φ100	0.125×0.125×2.10×0	=	0.000		
角型FEP		控除φ130	0.162×0.162×2.10×0	=	0.000		
		計				=	0.000 m ³
発生土処理 土砂		床掘工	埋戻工発生土				
		24.935	—	7.900	=	17.035 m ³	
軽量鋼矢板建込・引抜工							
1.5<h≤2.0m						=	m
2.0<h≤2.5m		(1.86+5.75)×2				=	15.220 m
2.5<h≤3.0m						=	m
仮舗装工 24型 一般歩道部		1.86×5.75－3.14×1.05×1.05÷4				=	9.829 m ²

単 位 数 量

No. _____

通信接続柵(500×1050×2000)		R-2			1箇所当り	
工 種		算 式			数 量	
舗装版切断工	As t = 4cm	(1.14+3.20)×2			=	8.680 m
舗装版取壊し工	As t = 4cm	1.14×3.20			=	3.648 m ²
建設廃材処理	As t = 4cm	1.14×3.20×0.04			=	0.145 m ³
床掘工	土砂 0.2 BH	1.14×3.20×1.34+0.82×2.30×0.10				
					=	5.076 m ³
埋戻工	発生土 0.2 BH	1.14×3.20×1.14－0.72×2.20×1.14				
					=	2.352 m ³
埋戻工	再生砂	掘削			=	
	VP	控除 φ 100	3.14×0.114 ² /4×2.10×0	=	0.000	
	ECVP	控除 φ 130	3.14×0.147 ² /4×2.10×0	=	0.000	
	VP	控除 φ 150	3.14×0.165 ² /4×2.10×0	=	0.000	
	VP	控除 φ 200	3.14×0.216 ² /4×2.10×0	=	0.000	
	PV	控除 φ 50	3.14×0.06 ² /4×2.10×0	=	0.000	
	角型FEP	控除 φ 100	0.125×0.125×2.10×0	=	0.000	
	角型FEP	控除 φ 130	0.162×0.162×2.10×0	=	0.000	
		計			=	0.000 m ³
		床掘工			埋戻工発生土	
発生土処理	土砂	5.076	—	2.352	=	2.724 m ³
軽量鋼矢板建込・引抜工						
1.5<h≦2.0m					=	m
2.0<h≦2.5m					=	m
2.5<h≦3.0m					=	m
仮舗装工 24型	一般歩道部	1.14×3.20－0.74×2.20			=	2.020 m ²

単 位 数 量

No. _____

電力Ⅱ型(900×1300×3000)		R-3			1箇所当り	
工 種		算 式			数 量	
舗装版切断工 As t = 4cm		(1.56+4.14)×2			=	11.400 m
舗装版取壊し工 As t = 4cm		1.56×4.14			=	6.458 m ²
建設廃材処理 As t = 4cm		1.56×4.14×0.04			=	0.258 m ³
床掘工 土砂 0.2 BH		1.56×4.14×1.58+1.26×3.40×0.10			=	10.632 m ³
埋戻工 発生土 0.2 BH		1.56×4.14×1.38－1.16×3.30×1.28－1.26×3.40×0.10			=	3.584 m ³
埋戻工 再生砂		掘削			=	
VP		控除φ100 3.14×0.114 ² /4×2.10×0			=	0.000
ECVP		控除φ130 3.14×0.147 ² /4×2.10×0			=	0.000
VP		控除φ150 3.14×0.165 ² /4×2.10×0			=	0.000
VP		控除φ200 3.14×0.216 ² /4×2.10×0			=	0.000
PV		控除φ50 3.14×0.06 ² /4×2.10×0			=	0.000
角型FEP		控除φ100 0.125×0.125×2.10×0			=	0.000
角型FEP		控除φ130 0.162×0.162×2.10×0			=	0.000
		計			=	0.000 m ³
		床掘工 埋戻工発生土				
発生土処理 土砂		10.632	—	3.584	=	7.048 m ³
軽量鋼矢板建込・引抜工						
1.5<h≦2.0m		(1.56+4.14)×2			=	11.400 m
2.0<h≦2.5m					=	m
2.5<h≦3.0m					=	m
仮舗装工 24型 一般歩道部		1.56×4.14－1.16×3.30			=	2.630 m ²

単 位 数 量

No. _____

特殊部Ⅰ型(1200×1600×3000)		R-4			1箇所当り	
工 種		算 式			数 量	
舗装版切断工	As t = 4cm	(1.86+4.25)×2			=	12.220 m
舗装版取壊し工	As t = 4cm	1.86×4.25			=	7.905 m ²
建設廃材処理	As t = 4cm	1.86×4.25×0.04			=	0.316 m ³
床掘工	土砂 0.2 BH	1.86×4.25×2.099+1.56×3.40×0.10				
					=	17.122 m ³
埋戻工	発生土 0.2 BH	1.86×4.25×1.899－1.46×3.30×1.799－1.56×3.40×0.10				
					=	5.813 m ³
埋戻工	再生砂	掘削			=	
	VP	控除φ100	3.14×0.114 ² /4×2.10×0	=	0.000	
	ECVP	控除φ130	3.14×0.147 ² /4×2.10×0	=	0.000	
	VP	控除φ150	3.14×0.165 ² /4×2.10×0	=	0.000	
	VP	控除φ200	3.14×0.216 ² /4×2.10×0	=	0.000	
	PV	控除φ50	3.14×0.06 ² /4×2.10×0	=	0.000	
	角型FEP	控除φ100	0.125×0.125×2.10×0	=	0.000	
	角型FEP	控除φ130	0.162×0.162×2.10×0	=	0.000	
		計			=	0.000 m ³
		床掘工 埋戻工発生土				
発生土処理	土砂	17.122	—	5.813	=	11.309 m ³
軽量鋼矢板建込・引抜工						
1.5<h≦2.0m					=	m
2.0<h≦2.5m		(1.86+4.25)×2			=	12.220 m
2.5<h≦3.0m					=	m
仮舗装工 24型	一般歩道部	1.86×4.25－3.14×1.05×1.05÷4			=	7.039 m ²

単 位 数 量

No. _____

電力Ⅱ型(900×1300×3000)		R-5		1箇所当り	
工 種		算 式		数 量	
舗装版切断工	As t = 4cm	(1.56+4.14)×2		=	11.400 m
舗装版取壊し工	As t = 4cm	1.56×4.14		=	6.458 m ²
建設廃材処理	As t = 4cm	1.56×4.14×0.04		=	0.258 m ³
床掘工	土砂 0.2 BH	1.56×4.14×1.511+1.26×3.40×0.10			
				=	10.187 m ³
埋戻工	発生土 0.2 BH	1.56×4.14×1.311－1.16×3.30×1.211－1.26×3.40×0.10			
				=	3.402 m ³
埋戻工	再生砂	掘削	=		
	VP	控除φ100	3.14×0.114 ² /4×2.10×0	=	0.000
	ECVP	控除φ130	3.14×0.147 ² /4×2.10×0	=	0.000
	VP	控除φ150	3.14×0.165 ² /4×2.10×0	=	0.000
	VP	控除φ200	3.14×0.216 ² /4×2.10×0	=	0.000
	PV	控除φ50	3.14×0.06 ² /4×2.10×0	=	0.000
	角型FEP	控除φ100	0.125×0.125×2.10×0	=	0.000
	角型FEP	控除φ130	0.162×0.162×2.10×0	=	0.000
		計		=	0.000 m ³
		床掘工	埋戻工発生土		
発生土処理	土砂	10.187	— 3.402	=	6.785 m ³
軽量鋼矢板建込・引抜工					
1.5<h≦2.0m		(1.56+4.14)×2		=	11.400 m
2.0<h≦2.5m				=	m
2.5<h≦3.0m				=	m
仮舗装工 24型	一般歩道部	1.56×4.14－1.16×3.30		=	2.630 m ²

単 位 数 量

No. _____

特殊部Ⅰ型(1200×1600×3000)		R-6		1箇所当り	
工 種		算 式		数 量	
舗装版切断工	As t = 4cm	$(1.86 + 4.25) \times 2$		=	12.220 m
舗装版取壊し工	As t = 4cm	1.86×4.25		=	7.905 m ²
建設廃材処理	As t = 4cm	$1.86 \times 4.25 \times 0.04$		=	0.316 m ³
床掘工	土砂 0.2 BH	$1.86 \times 4.25 \times 2.127 + 1.56 \times 3.40 \times 0.10$		=	17.344 m ³
埋戻工	発生土 0.2 BH	$1.86 \times 4.25 \times 1.927 - 1.46 \times 3.30 \times 1.827 - 1.56 \times 3.40 \times 0.10$		=	5.900 m ³
埋戻工	再生砂	掘削		=	
	VP	控除 φ 100	$3.14 \times 0.114^2 / 4 \times 2.10 \times 0$	=	0.000
	ECVP	控除 φ 130	$3.14 \times 0.147^2 / 4 \times 2.10 \times 0$	=	0.000
	VP	控除 φ 150	$3.14 \times 0.165^2 / 4 \times 2.10 \times 0$	=	0.000
	VP	控除 φ 200	$3.14 \times 0.216^2 / 4 \times 2.10 \times 0$	=	0.000
	PV	控除 φ 50	$3.14 \times 0.06^2 / 4 \times 2.10 \times 0$	=	0.000
	角型FEP	控除 φ 100	$0.125 \times 0.125 \times 2.10 \times 0$	=	0.000
	角型FEP	控除 φ 130	$0.162 \times 0.162 \times 2.10 \times 0$	=	0.000
		計		=	0.000 m ³
		床掘工 埋戻工発生土			
発生土処理	土砂	17.344	—	5.900	= 11.444 m ³
軽量鋼矢板建込・引抜工					
	1.5<h≦2.0m			=	m
	2.0<h≦2.5m	$(1.86 + 4.25) \times 2$		=	12.220 m
	2.5<h≦3.0m			=	m
仮舗装工 24型	一般歩道部	$1.86 \times 4.25 - 3.14 \times 1.05 \times 1.05 \div 4$		=	7.039 m ²

単 位 数 量

No. _____

電力Ⅱ型(900×1300×1800)		R-7		1箇所当り	
工 種		算 式		数 量	
舗装版切断工	As t = 4cm	$(1.56 + 2.78) \times 2$		=	8.680 m
舗装版取壊し工	As t = 4cm	1.56×2.78		=	4.336 m ²
建設廃材処理	As t = 4cm	$1.56 \times 2.78 \times 0.04$		=	0.173 m ³
床掘工	土砂 0.2 BH	$1.56 \times 2.78 \times 1.50 + 1.26 \times 2.20 \times 0.10$		=	6.782 m ³
埋戻工	発生土 0.2 BH	$1.56 \times 2.78 \times 1.30 - 1.16 \times 2.10 \times 1.30$		=	2.471 m ³
埋戻工	再生砂	掘削		=	
	VP	控除 φ 100	$3.14 \times 0.114^2 / 4 \times 2.10 \times 0$	=	0.000
	ECVP	控除 φ 130	$3.14 \times 0.147^2 / 4 \times 2.10 \times 0$	=	0.000
	VP	控除 φ 150	$3.14 \times 0.165^2 / 4 \times 2.10 \times 0$	=	0.000
	VP	控除 φ 200	$3.14 \times 0.216^2 / 4 \times 2.10 \times 0$	=	0.000
	PV	控除 φ 50	$3.14 \times 0.06^2 / 4 \times 2.10 \times 0$	=	0.000
	角型FEP	控除 φ 100	$0.125 \times 0.125 \times 2.10 \times 0$	=	0.000
	角型FEP	控除 φ 130	$0.162 \times 0.162 \times 2.10 \times 0$	=	0.000
		計		=	0.000 m ³
発生土処理	土砂	床掘工	埋戻工発生土		
		6.782	— 2.471	=	4.311 m ³
軽量鋼矢板建込・引抜工					
	1.5<h≦2.0m	$(1.56 + 2.78) \times 2$		=	8.680 m
	2.0<h≦2.5m			=	m
	2.5<h≦3.0m			=	m
仮舗装工 24型	一般歩道部	$1.56 \times 2.78 - 1.16 \times 2.10$		=	1.900 m ²

単 位 数 量

No. _____

特殊部Ⅰ型(1200×1600×3000)		R-8		1箇所当り	
工 種		算 式		数 量	
舗装版切断工	As t = 4cm	(1.86 + 4.20) × 2 =		12.120 m	
舗装版取壊し工	As t = 4cm	1.86 × 4.20 =		7.812 m ²	
建設廃材処理	As t = 4cm	1.86 × 4.20 × 0.04 =		0.312 m ³	
床掘工	土砂 0.2 BH	1.86 × 4.20 × 2.201 + 1.56 × 3.40 × 0.10			
				=	17.724 m ³
埋戻工	発生土 0.2 BH	1.86 × 4.20 × 2.001 − 1.46 × 3.30 × 1.901 − 1.56 × 3.40 × 0.10			
				=	5.942 m ³
埋戻工	再生砂	掘削	=		
	VP	控除 ϕ 100	3.14 × 0.114 ² / 4 × 2.10 × 0 = 0.000		
	ECVP	控除 ϕ 130	3.14 × 0.147 ² / 4 × 2.10 × 0 = 0.000		
	VP	控除 ϕ 150	3.14 × 0.165 ² / 4 × 2.10 × 0 = 0.000		
	VP	控除 ϕ 200	3.14 × 0.216 ² / 4 × 2.10 × 0 = 0.000		
	PV	控除 ϕ 50	3.14 × 0.06 ² / 4 × 2.10 × 0 = 0.000		
	角型FEP	控除 ϕ 100	0.125 × 0.125 × 2.10 × 0 = 0.000		
	角型FEP	控除 ϕ 130	0.162 × 0.162 × 2.10 × 0 = 0.000		
		計	= 0.000	=	0.000 m ³
		床掘工	埋戻工発生土		
発生土処理	土砂	17.724	— 5.942	=	11.782 m ³
軽量鋼矢板建込・引抜工					
1.5<h≤2.0m				=	m
2.0<h≤2.5m		(1.86 + 4.20) × 2		=	12.120 m
2.5<h≤3.0m				=	m
仮舗装工 24型	一般歩道部	1.86 × 4.20 − 3.14 × 1.05 × 1.05 ÷ 4		=	6.946 m ²

単 位 数 量

No. _____

電力Ⅱ型(900×1300×1800)		R-9		1箇所当り	
工 種		算 式		数 量	
舗装版切断工	As t = 4cm	$(1.56 + 2.78) \times 2$	=	8.680 m	
舗装版取壊し工	As t = 4cm	1.56×2.78	=	4.336 m ²	
建設廃材処理	As t = 4cm	$1.56 \times 2.78 \times 0.04$	=	0.173 m ³	
床掘工	土砂 0.2 BH	$1.56 \times 2.78 \times 1.489 + 1.26 \times 2.20 \times 0.10$	=	6.734 m ³	
埋戻工	発生土 0.2 BH	$1.56 \times 2.78 \times 1.289 - 1.16 \times 2.10 \times 1.289$	=	2.450 m ³	
埋戻工	再生砂	掘削	=		
	VP	控除 φ 100	$3.14 \times 0.114^2 / 4 \times 2.10 \times 0$	=	0.000
	ECVP	控除 φ 130	$3.14 \times 0.147^2 / 4 \times 2.10 \times 0$	=	0.000
	VP	控除 φ 150	$3.14 \times 0.165^2 / 4 \times 2.10 \times 0$	=	0.000
	VP	控除 φ 200	$3.14 \times 0.216^2 / 4 \times 2.10 \times 0$	=	0.000
	PV	控除 φ 50	$3.14 \times 0.06^2 / 4 \times 2.10 \times 0$	=	0.000
	角型FEP	控除 φ 100	$0.125 \times 0.125 \times 2.10 \times 0$	=	0.000
	角型FEP	控除 φ 130	$0.162 \times 0.162 \times 2.10 \times 0$	=	0.000
		計	=	0.000	0.000 m ³
		床掘工	埋戻工発生土		
発生土処理	土砂	6.734	—	2.450	= 4.284 m ³
軽量鋼矢板建込・引抜工					
	1.5<h≦2.0m	$(1.56 + 2.78) \times 2$		=	8.680 m
	2.0<h≦2.5m			=	m
	2.5<h≦3.0m			=	m
仮舗装工 24型	一般歩道部	$1.56 \times 2.78 - 1.16 \times 2.10$		=	1.900 m ²

単 位 数 量

No.

特殊部Ⅰ型(1200×1600×4500)		R-10		1箇所当り	
工 種		算 式		数 量	
舗装版切断工	As t = 4cm	$(1.86 + 5.75) \times 2$		=	15.220 m
舗装版取壊し工	As t = 4cm	1.86×5.75		=	10.695 m ²
建設廃材処理	As t = 4cm	$1.86 \times 5.75 \times 0.04$		=	0.427 m ³
床掘工	土砂 0.2 BH	$1.86 \times 5.75 \times 2.473 + 1.56 \times 4.90 \times 0.10$		=	27.213 m ³
埋戻工	発生土 0.2 BH	$1.86 \times 5.75 \times 2.273 - 1.46 \times 4.80 \times 1.90 - 1.56 \times 4.90 \times 0.10$		=	6.974 m ³
埋戻工	再生砂	掘削		=	
	VP	控除 φ 100	$3.14 \times 0.114^2 / 4 \times 2.10 \times 0$	=	0.000
	ECVP	控除 φ 130	$3.14 \times 0.147^2 / 4 \times 2.10 \times 0$	=	0.000
	VP	控除 φ 150	$3.14 \times 0.165^2 / 4 \times 2.10 \times 0$	=	0.000
	VP	控除 φ 200	$3.14 \times 0.216^2 / 4 \times 2.10 \times 0$	=	0.000
	PV	控除 φ 50	$3.14 \times 0.06^2 / 4 \times 2.10 \times 0$	=	0.000
	角型FEP	控除 φ 100	$0.125 \times 0.125 \times 2.10 \times 0$	=	0.000
	角型FEP	控除 φ 130	$0.162 \times 0.162 \times 2.10 \times 0$	=	0.000
		計		=	0.000 m ³
発生土処理	土砂	床掘工	埋戻工発生土		
		27.213	— 6.974	=	20.239 m ³
軽量鋼矢板建込・引抜工					
	1.5<h≦2.0m			=	m
	2.0<h≦2.5m			=	m
	2.5<h≦3.0m	$(1.86 + 5.75) \times 2$		=	15.220 m
仮舗装工 24型	一般歩道部	$1.86 \times 5.75 - 3.14 \times 1.05 \times 1.05 \div 4$		=	9.829 m ²

単 位 数 量

No. _____

横断用サイドボックス		R-1		1箇所当り	
工 種	算 式	数 量			
舗装版切断工 As t = 10cm	$1.01 \times 2 + 1.66$	=		3.680	m
舗装版取壊し工 As t = 10cm	1.01×1.66	=		1.676	m ²
建設廃材処理 As t = 10cm	$1.01 \times 1.66 \times 0.10$	=		0.167	m ³
床掘工 土砂 0.2 BH	$1.01 \times 1.66 \times 1.95 + 0.65 \times 1.36 \times 0.10$	=		3.357	m ³
埋戻工 発生土 0.2 BH	$1.01 \times 1.66 \times 1.65 - 0.60 \times 1.26 \times 0.88$	=		2.101	m ³
埋戻工 再生砂	掘削	=			
	VP 控除 φ 100 $3.14 \times 0.114^2 / 4 \times 2.10 \times 0$	=	0.000		
	ECVP 控除 φ 130 $3.14 \times 0.147^2 / 4 \times 2.10 \times 0$	=	0.000		
	VP 控除 φ 150 $3.14 \times 0.165^2 / 4 \times 2.10 \times 0$	=	0.000		
	VP 控除 φ 200 $3.14 \times 0.216^2 / 4 \times 2.10 \times 0$	=	0.000		
	PV 控除 φ 50 $3.14 \times 0.06^2 / 4 \times 2.10 \times 0$	=	0.000		
	角型FEP 控除 φ 100 $0.125 \times 0.125 \times 2.10 \times 0$	=	0.000		
	角型FEP 控除 φ 130 $0.162 \times 0.162 \times 2.10 \times 0$	=	0.000		
	計	=	0.000	=	0.000 m ³
発生土処理 土砂	床掘工 埋戻工発生土 $3.357 - 2.101$	=		1.256	m ³
軽量鋼矢板建込・引抜工					
1.5<h≦2.0m		=			m
2.0<h≦2.5m	$1.01 \times 2 + 1.66$	=		3.680	m
2.5<h≦3.0m		=			m
仮舗装工 24型 一般歩道部		=			m ²
仮舗装工 40型 車道部	1.01×1.66	=		1.676	m ²

単 位 数 量

No. _____

横断用サイドボックス		R-10		1箇所当り	
工 種	算 式	数 量			
舗装版切断工 As t = 4cm	$1.01 \times 2 + 1.66$	=		3.680	m
舗装版取壊し工 As t = 4cm	1.01×1.66	=		1.676	m ²
建設廃材処理 As t = 4cm	$1.01 \times 1.66 \times 0.04$	=		0.067	m ³
床掘工 土砂 0.2 BH	$1.01 \times 1.66 \times 1.923 + 0.65 \times 1.36 \times 0.10$	=		3.312	m ³
埋戻工 発生土 0.2 BH	$1.01 \times 1.66 \times 1.723 - 0.60 \times 1.26 \times 0.88$	=		2.223	m ³
埋戻工 再生砂	掘削	=			
	VP 控除 φ 100 $3.14 \times 0.114^2 / 4 \times 2.10 \times 0$	=	0.000		
	ECVP 控除 φ 130 $3.14 \times 0.147^2 / 4 \times 2.10 \times 0$	=	0.000		
	VP 控除 φ 150 $3.14 \times 0.165^2 / 4 \times 2.10 \times 0$	=	0.000		
	VP 控除 φ 200 $3.14 \times 0.216^2 / 4 \times 2.10 \times 0$	=	0.000		
	PV 控除 φ 50 $3.14 \times 0.06^2 / 4 \times 2.10 \times 0$	=	0.000		
	角型FEP 控除 φ 100 $0.125 \times 0.125 \times 2.10 \times 0$	=	0.000		
	角型FEP 控除 φ 130 $0.162 \times 0.162 \times 2.10 \times 0$	=	0.000		
	計	=	0.000	=	0.000 m ³
	床掘工 埋戻工発生土				
発生土処理 土砂	3.312 — 2.223	=		1.089	m ³
軽量鋼矢板建込・引抜工					
1.5<h≦2.0m	$1.01 \times 2 + 1.66$	=		3.680	m
2.0<h≦2.5m		=			m
2.5<h≦3.0m		=			m
仮舗装工 24型 一般歩道部	1.01×1.66	=		1.676	m ²
仮舗装工 40型 車道部		=			m ²

単 位 数 量

No. _____

信号用ハンドホール(600×600×1200)		③Type-B		1箇所当り	
工 種	算 式			数 量	
舗装版切断工 As t = 4cm	1.16×4	=		4.640 m	
舗装版取壊し工 As t = 4cm	1.16×1.16	=		1.345 m ²	
建設廃材処理 As t = 4cm	$1.16 \times 1.16 \times 0.04$	=		0.053 m ³	
床掘工 土砂 0.2 BH	$1.16 \times 1.16 \times 1.44 + 0.86 \times 0.86 \times 0.10$	=		2.011 m ³	
埋戻工 発生土 0.2 BH	$1.16 \times 1.16 \times 1.24 - 0.76 \times 0.76 \times 1.21 - 0.86 \times 0.86 \times 0.03$	=		0.947 m ³	
埋戻工 再生砂	掘削	=			
	VP 控除 φ 100 $3.14 \times 0.114^2 / 4 \times 2.10 \times 0$	=		0.000	
	ECVP 控除 φ 130 $3.14 \times 0.147^2 / 4 \times 2.10 \times 0$	=		0.000	
	VP 控除 φ 150 $3.14 \times 0.165^2 / 4 \times 2.10 \times 0$	=		0.000	
	VP 控除 φ 200 $3.14 \times 0.216^2 / 4 \times 2.10 \times 0$	=		0.000	
	PV 控除 φ 50 $3.14 \times 0.06^2 / 4 \times 2.10 \times 0$	=		0.000	
	角型FEP 控除 φ 100 $0.125 \times 0.125 \times 2.10 \times 0$	=		0.000	
	角型FEP 控除 φ 130 $0.162 \times 0.162 \times 2.10 \times 0$	=		0.000	
	計	=		0.000 m ³	
	床掘工 埋戻工発生土				
発生土処理 土砂	2.011 — 0.947	=		1.064 m ³	
軽量鋼矢板建込・引抜工					
1.5<h≦2.0m		=		m	
2.0<h≦2.5m		=		m	
2.5<h≦3.0m		=		m	
仮舗装工 24型 一般歩道部	$1.16 \times 1.16 - 0.76 \times 0.76$	=		0.768 m ²	

単 位 数 量

No. _____

信号用ハンドホール(600×600×900)		④Type-A		1箇所当り	
工 種		算 式		数 量	
舗装版切断工	As t = 4cm	1.16×4	=	4.640	m
舗装版取壊し工	As t = 4cm	1.16×1.16	=	1.345	m ²
建設廃材処理	As t = 4cm	$1.16 \times 1.16 \times 0.04$	=	0.053	m ³
床掘工	土砂 0.2 BH	$1.16 \times 1.16 \times 1.14 + 0.86 \times 0.86 \times 0.10$	=	1.607	m ³
埋戻工	発生土 0.2 BH	$1.16 \times 1.16 \times 0.94 - 0.76 \times 0.76 \times 0.91 - 0.86 \times 0.86 \times 0.03$	=	0.717	m ³
埋戻工	再生砂	掘削	=		
	VP	控除 φ 100	$3.14 \times 0.114^2 / 4 \times 2.10 \times 0$	=	0.000
	ECVP	控除 φ 130	$3.14 \times 0.147^2 / 4 \times 2.10 \times 0$	=	0.000
	VP	控除 φ 150	$3.14 \times 0.165^2 / 4 \times 2.10 \times 0$	=	0.000
	VP	控除 φ 200	$3.14 \times 0.216^2 / 4 \times 2.10 \times 0$	=	0.000
	PV	控除 φ 50	$3.14 \times 0.06^2 / 4 \times 2.10 \times 0$	=	0.000
	角型FEP	控除 φ 100	$0.125 \times 0.125 \times 2.10 \times 0$	=	0.000
	角型FEP	控除 φ 130	$0.162 \times 0.162 \times 2.10 \times 0$	=	0.000
		計	=	0.000	= 0.000 m ³
		床掘工	埋戻工発生土		
発生土処理	土砂	1.607	— 0.717	=	0.890 m ³
軽量鋼矢板建込・引抜工					
	1.5<h≦2.0m			=	m
	2.0<h≦2.5m			=	m
	2.5<h≦3.0m			=	m
仮舗装工 24型	一般歩道部	$1.16 \times 1.16 - 0.76 \times 0.76$	=	0.768	m ²

単 位 数 量

No. _____

信号用ハンドホール(600×600×1200)		⑦Type-B		1箇所当り	
工 種		算 式		数 量	
舗装版切断工	As t = 4cm	1.16×4	=	4.640	m
舗装版取壊し工	As t = 4cm	1.16×1.16	=	1.345	m ²
建設廃材処理	As t = 4cm	$1.16 \times 1.16 \times 0.04$	=	0.053	m ³
床掘工	土砂 0.2 BH	$1.16 \times 1.16 \times 1.40 + 0.86 \times 0.86 \times 0.10$	=	1.957	m ³
埋戻工	発生土 0.2 BH	$1.16 \times 1.16 \times 1.20 - 0.76 \times 0.76 \times 1.17 - 0.86 \times 0.86 \times 0.03$	=	0.916	m ³
埋戻工	再生砂	掘削	=		
	VP	控除 φ 100	$3.14 \times 0.114^2 / 4 \times 2.10 \times 0$	=	0.000
	ECVP	控除 φ 130	$3.14 \times 0.147^2 / 4 \times 2.10 \times 0$	=	0.000
	VP	控除 φ 150	$3.14 \times 0.165^2 / 4 \times 2.10 \times 0$	=	0.000
	VP	控除 φ 200	$3.14 \times 0.216^2 / 4 \times 2.10 \times 0$	=	0.000
	PV	控除 φ 50	$3.14 \times 0.06^2 / 4 \times 2.10 \times 0$	=	0.000
	角型FEP	控除 φ 100	$0.125 \times 0.125 \times 2.10 \times 0$	=	0.000
	角型FEP	控除 φ 130	$0.162 \times 0.162 \times 2.10 \times 0$	=	0.000
		計	=	0.000	= 0.000 m ³
		床掘工	埋戻工発生土		
発生土処理	土砂	1.957	— 0.916	=	1.041 m ³
軽量鋼矢板建込・引抜工					
	1.5<h≦2.0m			=	m
	2.0<h≦2.5m			=	m
	2.5<h≦3.0m			=	m
仮舗装工 24型	一般歩道部	$1.16 \times 1.16 - 0.76 \times 0.76$	=	0.768	m ²

単 位 数 量

No. _____

信号用ハンドホール(600×600×1200)		⑧Type-B			1箇所当り	
工 種		算 式			数 量	
舗装版切断工 As t = 4cm		1.16×4			=	4.640 m
舗装版取壊し工 As t = 4cm		1.16×1.16			=	1.345 m ²
建設廃材処理 As t = 4cm		1.16×1.16×0.04			=	0.053 m ³
床掘工 土砂 0.2 BH		1.16×1.16×1.277+0.86×0.86×0.10			=	1.792 m ³
埋戻工 発生土 0.2 BH		1.16×1.16×1.077－0.76×0.76×1.047－0.86×0.86×0.03			=	0.822 m ³
埋戻工 再生砂		掘削			=	
	VP	控除φ100	3.14×0.114 ² /4×2.10×0	=	0.000	
	ECVP	控除φ130	3.14×0.147 ² /4×2.10×0	=	0.000	
	VP	控除φ150	3.14×0.165 ² /4×2.10×0	=	0.000	
	VP	控除φ200	3.14×0.216 ² /4×2.10×0	=	0.000	
	PV	控除φ50	3.14×0.06 ² /4×2.10×0	=	0.000	
	角型FEP	控除φ100	0.125×0.125×2.10×0	=	0.000	
	角型FEP	控除φ130	0.162×0.162×2.10×0	=	0.000	
			計	=	0.000	0.000 m ³
		床掘工 埋戻工発生土				
発生土処理 土砂		1.792	—	0.822	=	0.970 m ³
軽量鋼矢板建込・引抜工						
1.5<h≦2.0m					=	m
2.0<h≦2.5m					=	m
2.5<h≦3.0m					=	m
仮舗装工 24型 一般歩道部		1.16×1.16－0.76×0.76			=	0.768 m ²

単 位 数 量

No. _____

信号用ハンドホール(600×600×900)				⑫,⑬,⑮Type-A		1箇所当り	
工 種		算 式				数 量	
舗装版切断工		As t = 4cm					
		1.16×4				=	4.640 m
舗装版取壊し工		As t = 4cm					
		1.16×1.16				=	1.345 m ²
建設廃材処理		As t = 4cm					
		1.16×1.16×0.04				=	0.053 m ³
床掘工		土砂 0.2 BH					
		1.16×1.16×1.037+0.86×0.86×0.10				=	1.469 m ³
埋戻工		発生土 0.2 BH					
		1.16×1.16×0.837－0.76×0.76×0.807－0.86×0.86×0.03				=	0.637 m ³
埋戻工		再生砂					
		掘削				=	
		VP	控除φ100		3.14×0.114 ² /4×2.10×0	=	0.000
		ECVP	控除φ130		3.14×0.147 ² /4×2.10×0	=	0.000
		VP	控除φ150		3.14×0.165 ² /4×2.10×0	=	0.000
		VP	控除φ200		3.14×0.216 ² /4×2.10×0	=	0.000
		PV	控除φ50		3.14×0.06 ² /4×2.10×0	=	0.000
		角型FEP	控除φ100		0.125×0.125×2.10×0	=	0.000
		角型FEP	控除φ130		0.162×0.162×2.10×0	=	0.000
		計				=	0.000 m ³
		床掘工				埋戻工発生土	
発生土処理		土砂				=	0.832 m ³
		1.469				—	0.637
軽量鋼矢板建込・引抜工							
1.5<h≦2.0m						=	m
2.0<h≦2.5m						=	m
2.5<h≦3.0m						=	m
仮舗装工 24型		一般歩道部				=	0.768 m ²

R①

Figure 1 shows a technical drawing of a rectangular frame. The overall width is 1840, and the overall height is 1070. The width is divided into three sections: 385, 1070, and 385. The height is divided into three sections: 200, 670, and 200. The frame consists of three concentric rectangles.

端壁側余掘 = 270mm + 200mm - 85mm = 385mm

[illegible][illegible]

埋戻し深 1194

埋戻し 508 446 240

再生砂 再生土 仮舗装

670

1070

200 670 200

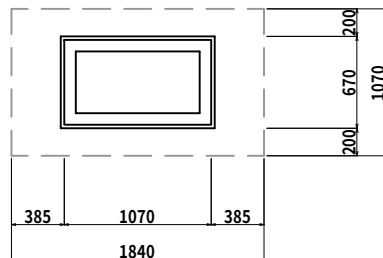
20 320 106

FH=2.687 GH=2.627

電力用分岐桧 (450×500×900)

R②

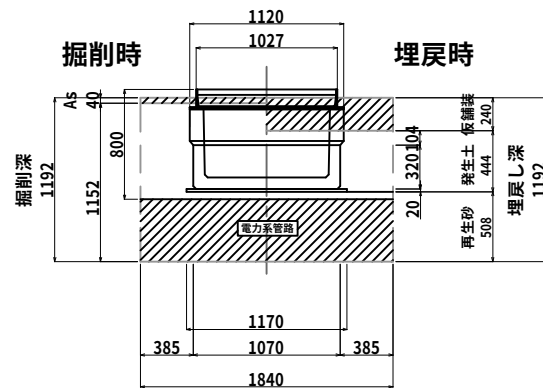
平面図



端壁側余掘 = ロングヘルマウス長 + 200mm - 端壁厚

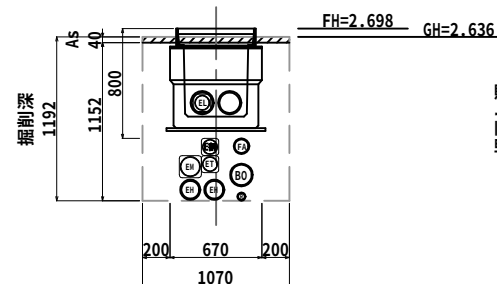
端壁側余掘 = 270mm + 200mm - 85mm = 385mm

側面図



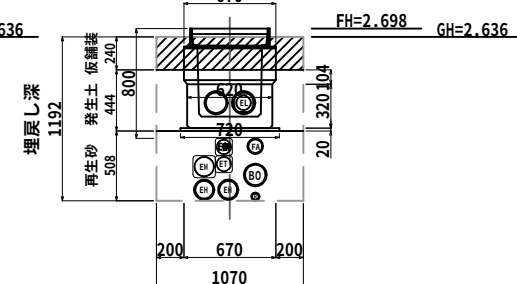
断面図

掘削時



断面図

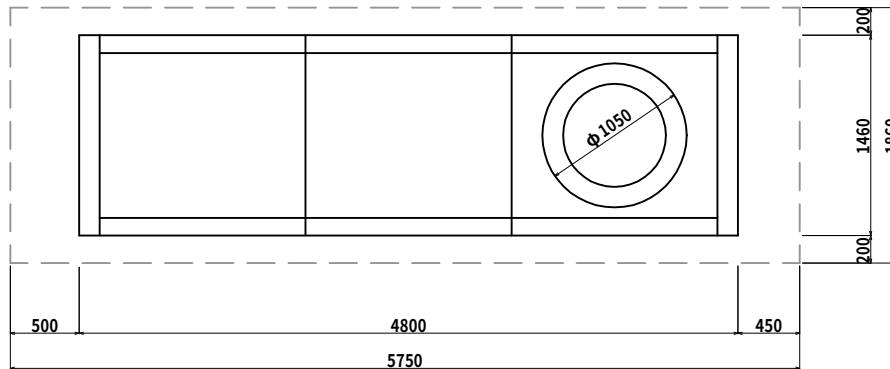
埋戻時



特殊部Ⅰ型(1200×1600×4500)

R-1

平面図

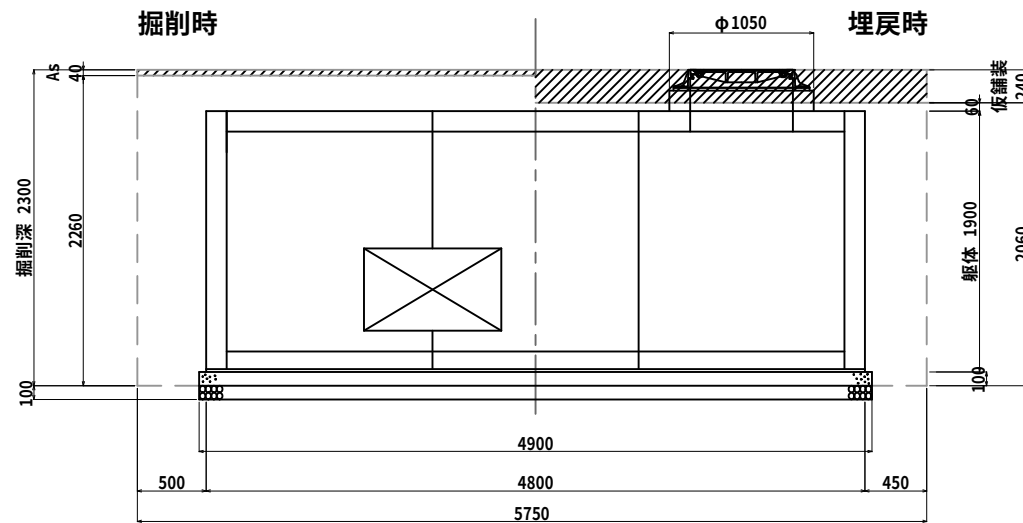


端壁側余掘 = ダクトスリーブ長 + 200mm - 端壁厚

起点端壁側余掘 = 450mm + 200mm - 150mm = 500mm

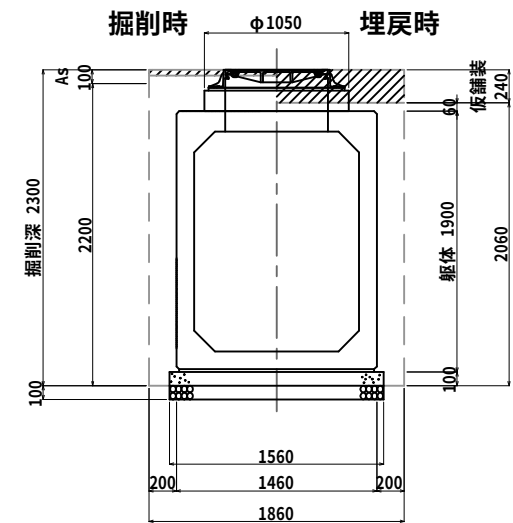
終点端壁側余掘 = 400mm + 200mm - 150mm = 450mm

側面図



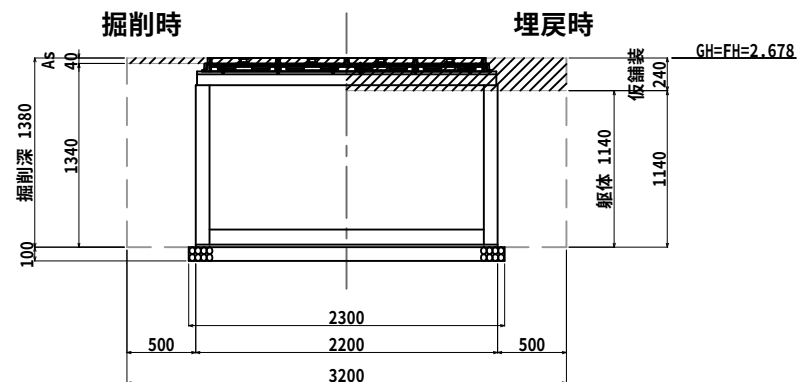
GH=FH=2.778

断面図



R-2

側面図



掘削時 | 埋戻し

AS 40

掘削深 1380

1340

100

1140

820

200 720 220

1140

躯体 1140

仮舗装

R-3

Technical drawing of a rectangular table. The overall dimensions are 4140 (width) by 2000 (depth). The table has a central rectangular top with a width of 3300 and a depth of 1160. The top is surrounded by a frame with a width of 340 and a depth of 200. The frame is composed of two vertical side rails and two horizontal end rails. The side rails are 340 wide and 200 deep. The end rails are 340 wide and 200 deep. The central top is 3300 wide and 1160 deep. The overall width is 4140 (340 + 3300 + 500) and the overall depth is 2000 (200 + 1160 + 200).

掘削時

埋戻時

掘削深 1620

100

40

1580

3400

340

3300

500

4140

1280

240

1380

作鋪蓋

FH=2.700 GH=2.630

掘削時

埋戻時

係鋪装

掘削深 1620

1580

100

1260

1160

200

200

1560

躯体 1280

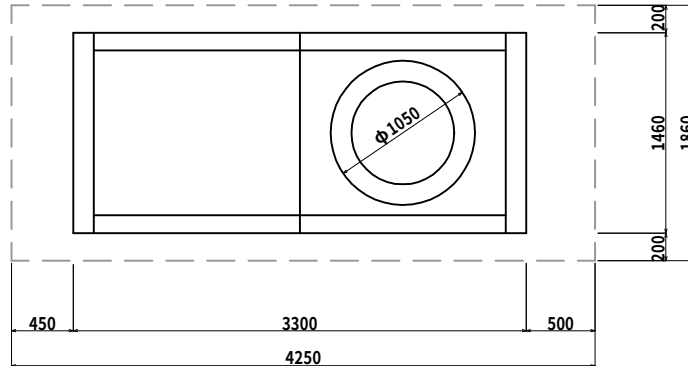
40

A5

特殊部Ⅰ型(1200×1600×3000)

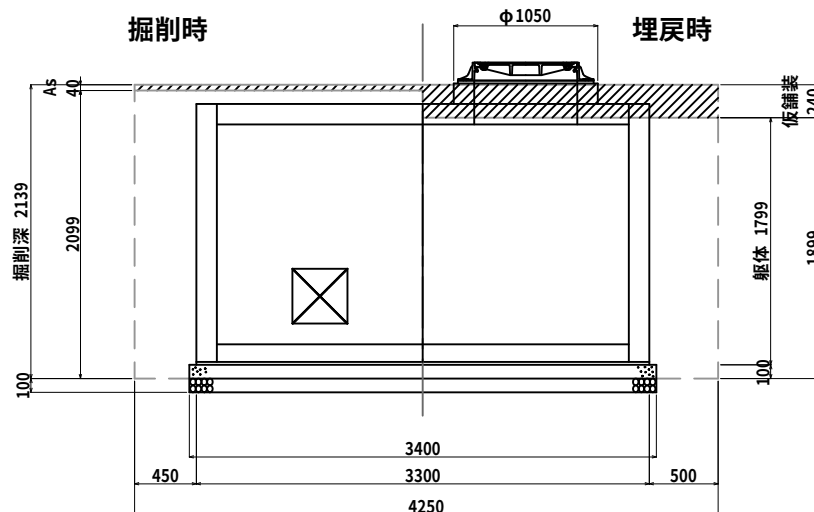
R-4

平面図



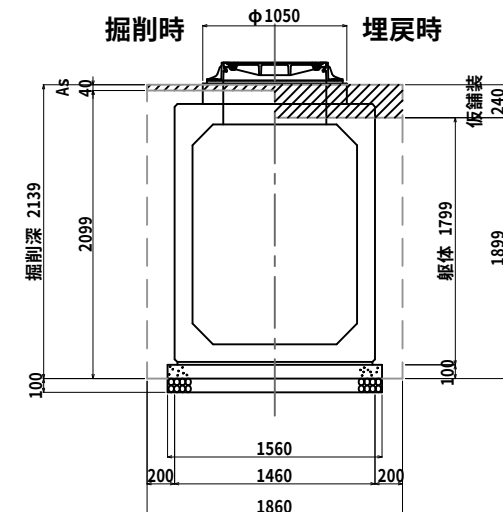
端壁側余掘 = タ`外スリ-フ`長 + 200mm - 端壁厚
 起点端壁側余掘 = 400mm + 200mm - 150mm = 450mm
 終点端壁側余掘 = 450mm + 200mm - 150mm = 500mm

側面図



FH=2.758
 GH=2.597

断面図



R-5

Technical drawing of a rectangular table. The overall dimensions are 4140 (width) by 2000 (depth). The table has a central rectangular top with a width of 3300 and a depth of 1160. The top is surrounded by a frame with a width of 340 and a depth of 200. The frame is composed of two vertical side rails and two horizontal end rails. The table is shown in a perspective view with dashed lines indicating the overall dimensions and solid lines indicating the table's structure.

掘削時

埋戻し時

掘削深 1551

100

45

40

1511

340

3400

3300

4140

500

1211

1311

1240

仮舗装

FH=2.764

GH=2.625

Technical drawing of the '屍體裝飯罐' (Body Food Can) showing dimensions for '掘削時' (Excavation) and '埋戻時' (Backfilling).

掘削時 (Excavation):

- AS: 40
- 掘削深 (Excavation Depth): 1551
- 1511
- 100
- 200
- 1160
- 1260
- 1560

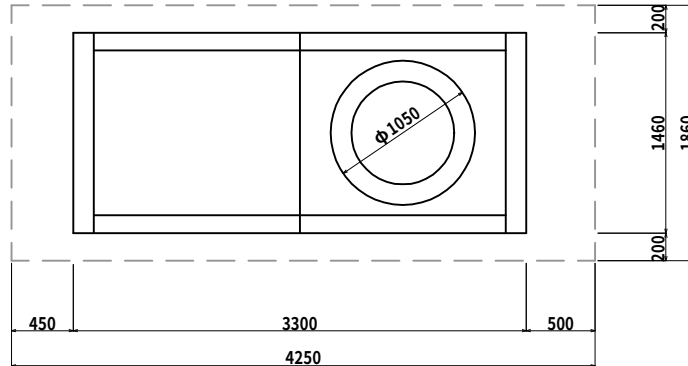
埋戻時 (Backfilling):

- 飯罐裝 (Food Can Filling)
- 1211
- 100
- 200

特殊部Ⅰ型(1200×1600×3000)

R-6

平面図

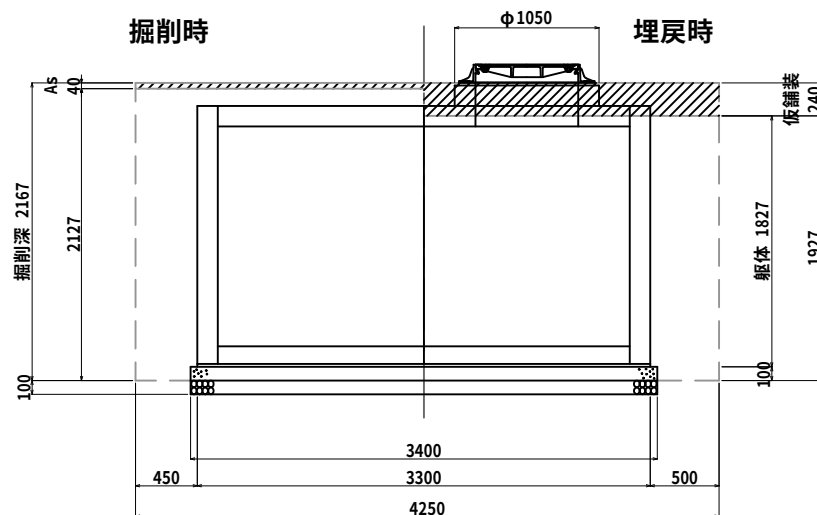


端壁側余掘 = タ`外スリ-フ`長 + 200mm - 端壁厚

起点端壁側余掘 = 400mm + 200mm - 150mm = 450mm

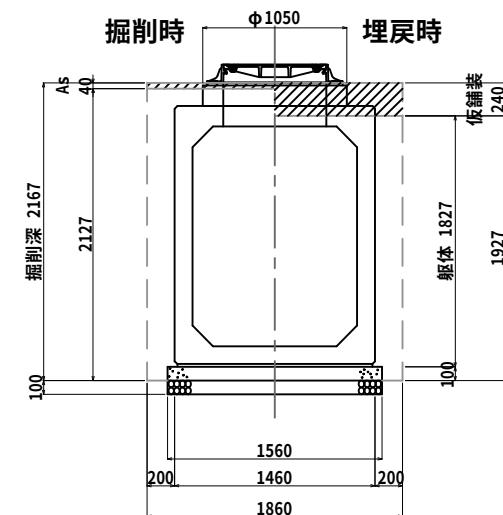
終点端壁側余掘 = 450mm + 200mm - 150mm = 500mm

側面図



断面図

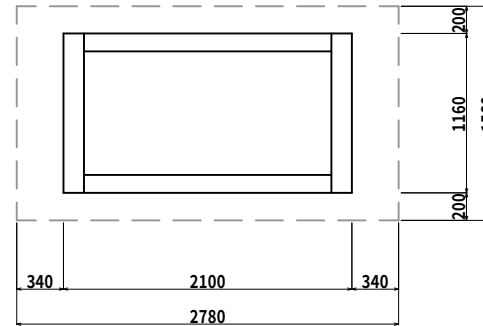
FH=2.681
GH=2.548



電力Ⅱ型(900×1300×1800)

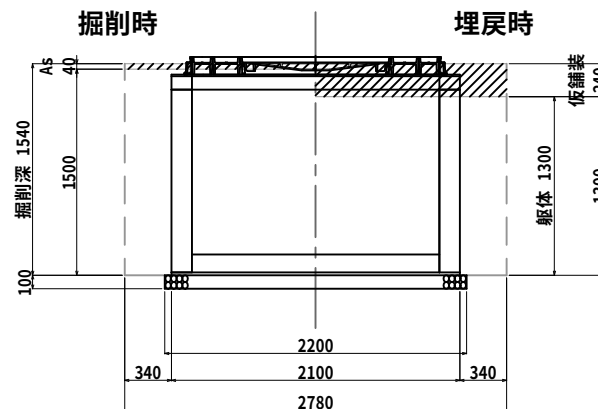
R-7

平面図



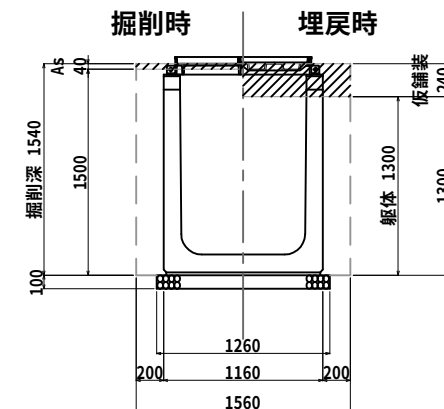
$$\begin{aligned} \text{端壁側余掘} &= \text{ダクトリブ長} + 200\text{mm} - \text{端壁厚} \\ \text{端壁側余掘} &= 290\text{mm} + 200\text{mm} - 150\text{mm} = 340\text{mm} \end{aligned}$$

側面図



$$\text{FH}=2.590 \quad \text{GH}=2.538$$

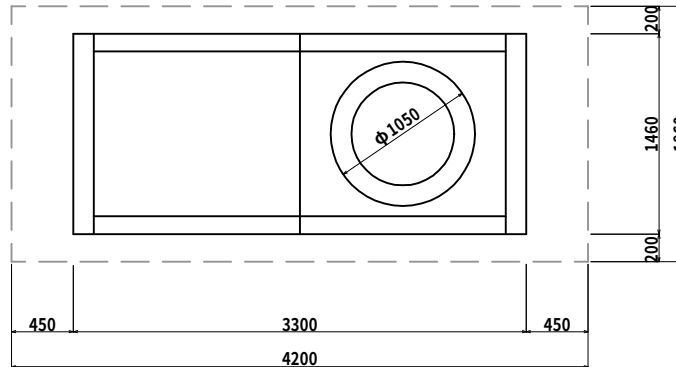
断面図



特殊部Ⅰ型(1200×1600×3000)

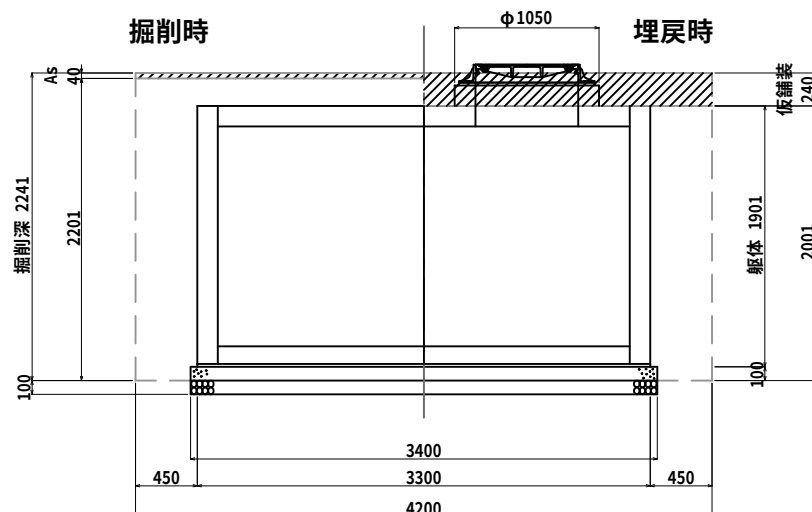
R-8

平面図

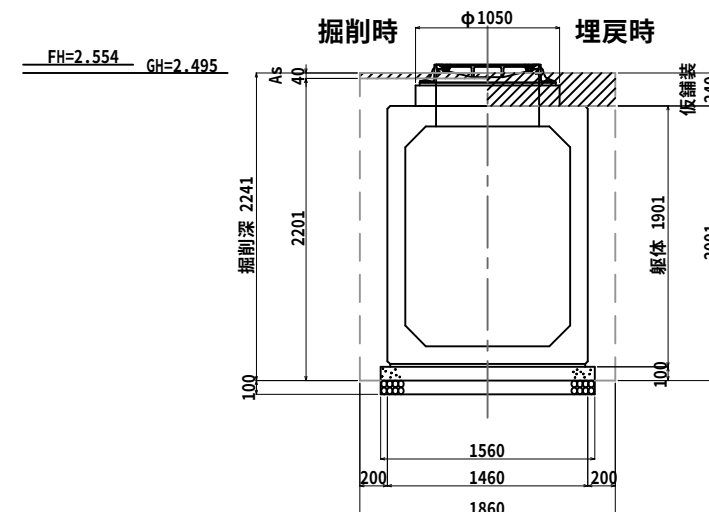


端壁側余掘 = タ`外スリ`フ`長 + 200mm - 端壁厚
 端壁側余掘 = 400mm + 200mm - 150mm = 450mm

側面図



断面図



R-9

Technical drawing of a rectangular object, likely a table, showing dimensions in millimeters. The drawing includes a top view and a side view. The top view shows a rectangle with a central opening. The side view shows the profile of the object. Dimensions are indicated by dashed lines and numerical values.

Dimension	Value (mm)
Overall Width	2780
Central Opening Width	2100
Side Panel Width (each side)	340
Overall Height	1550
Central Opening Height	1160
Top Panel Height (each side)	200

[illegible]

掘削時

埋戻時

躯体 1289

100

1489

40

200

1260

1560

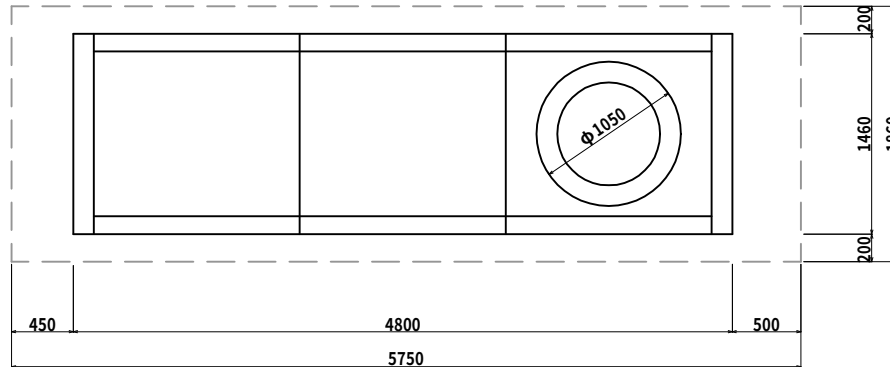
240

依鋪装

特殊部Ⅰ型(1200×1600×4500)

R-10

平面図

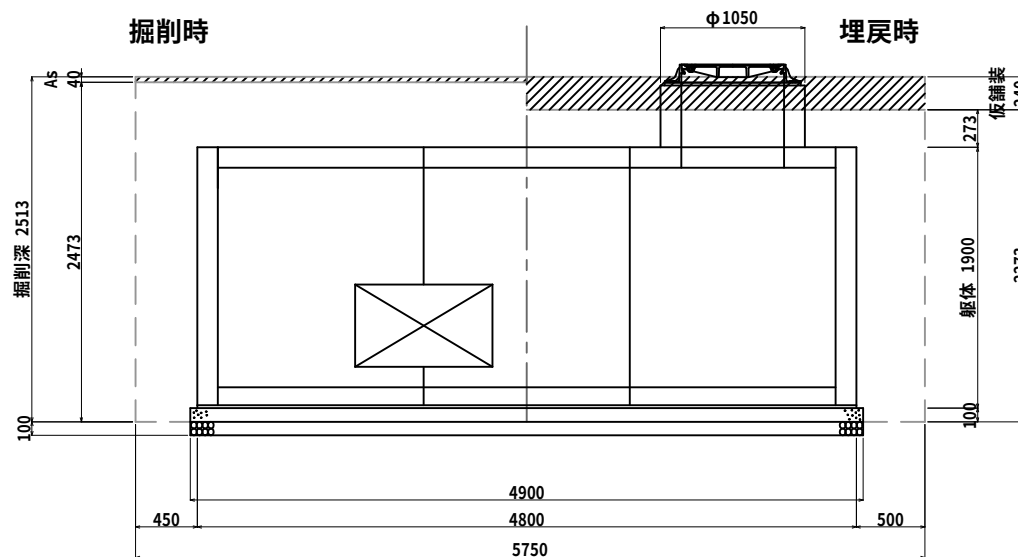


端壁側余掘 = タ`外スリ-フ`長 + 200mm - 端壁厚

起点端壁側余掘 = 400mm + 200mm - 150mm = 450mm

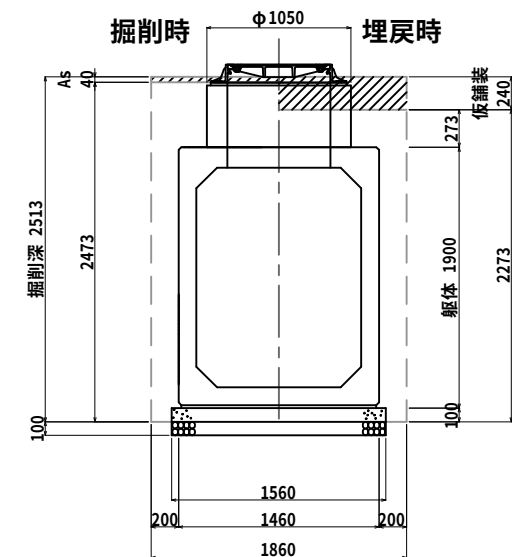
終点端壁側余掘 = 450mm + 200mm - 150mm = 500mm

側面図



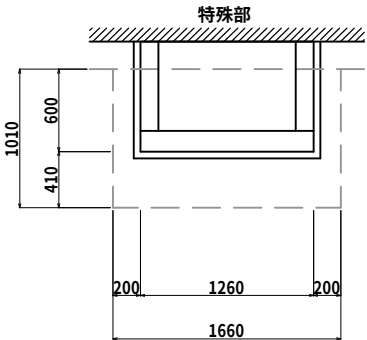
FH=2.552 GH=2.465

断面図



横断用サイドボックス

R-1



端壁側余掘 = ダクトリブ長 + 200mm - 端壁厚
端壁側余掘 = 360mm + 200mm - 150mm = 410mm

断面図

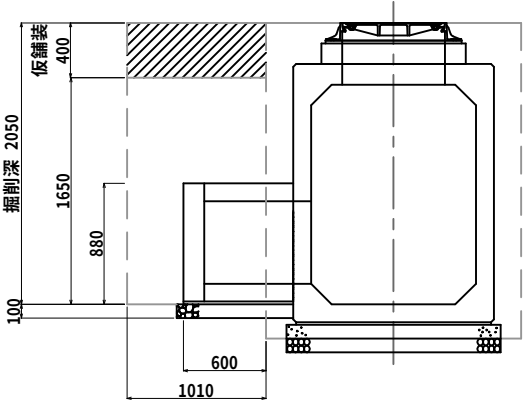
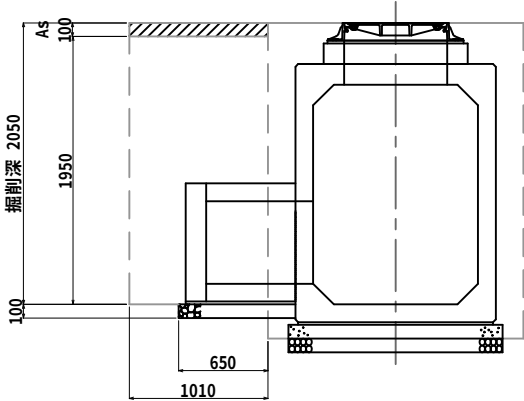
断面図

掘削時

埋戻時

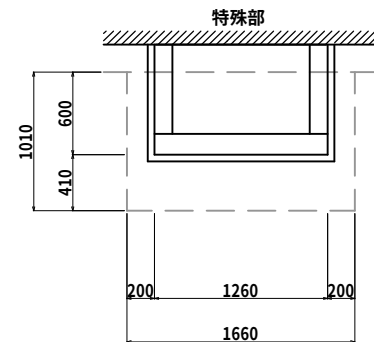
GH=FH=2.778

GH=FH=2.778



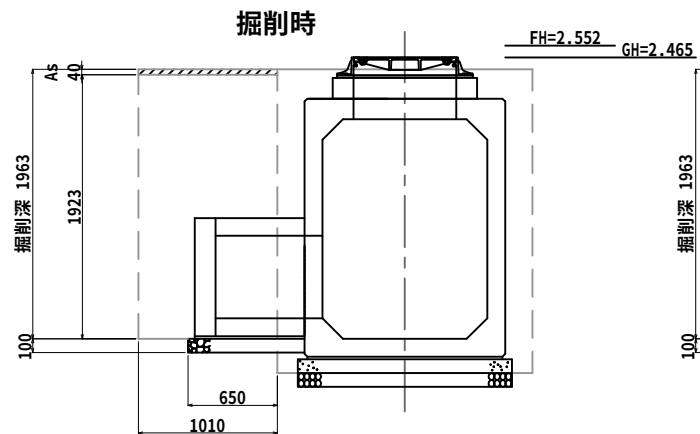
横断用サイドボックス

R-10

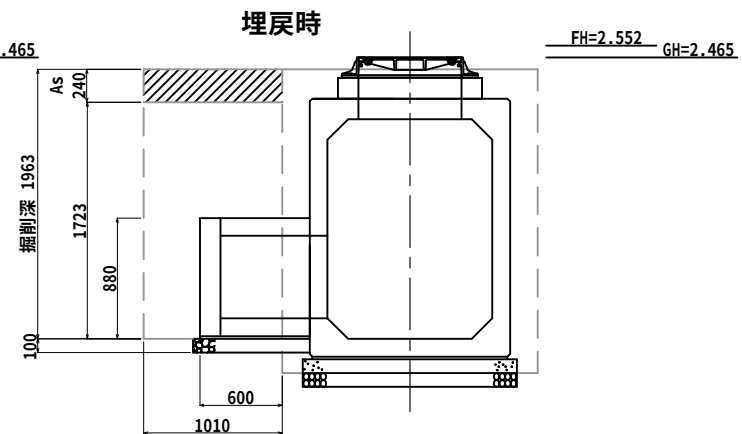


$$\begin{aligned} \text{端壁側余掘} &= \text{ダクトリブ長} + 200\text{mm} - \text{端壁厚} \\ \text{端壁側余掘} &= 360\text{mm} + 200\text{mm} - 150\text{mm} = 410\text{mm} \end{aligned}$$

断面図



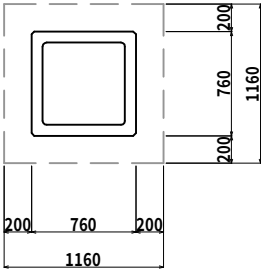
断面図



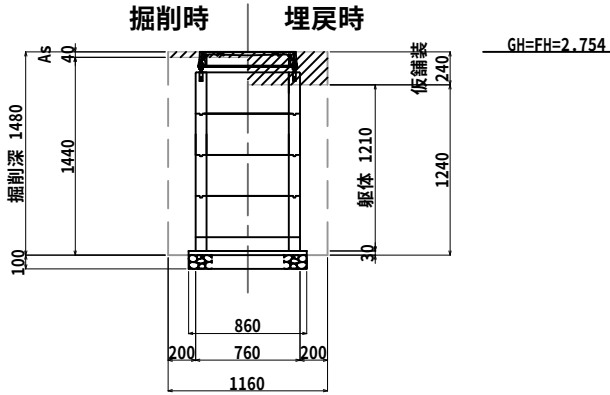
信号用ハンドホール(600×600×1200)

③Type-B

平面図



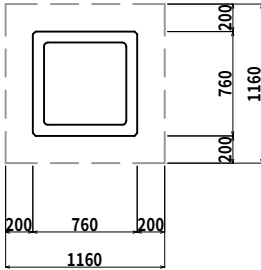
断面図



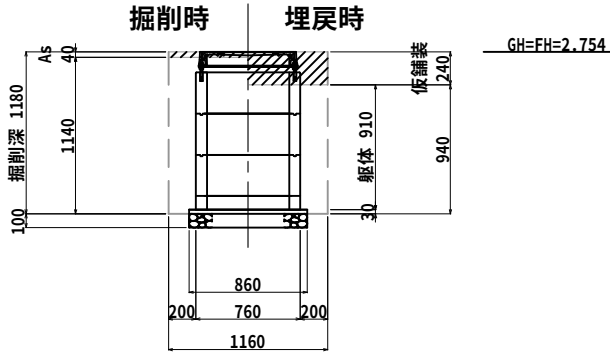
信号用ハンドホール(600×600×900)

④Type-A

平面図

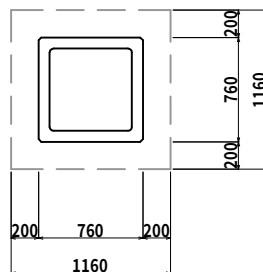


断面図

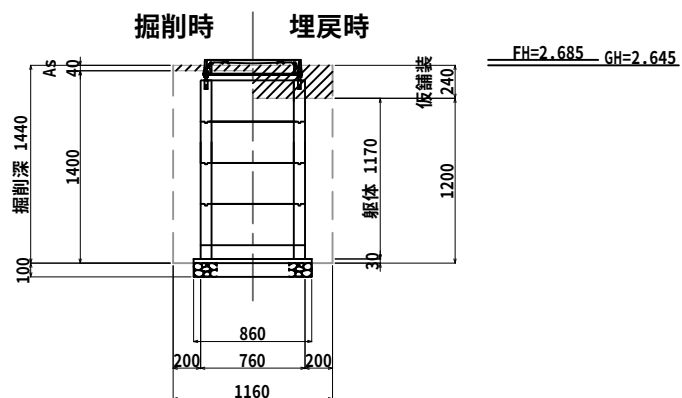


⑦Type-B

平面图

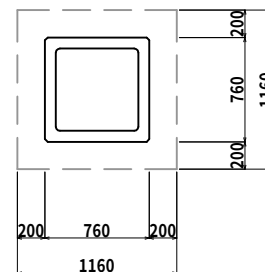


断面図

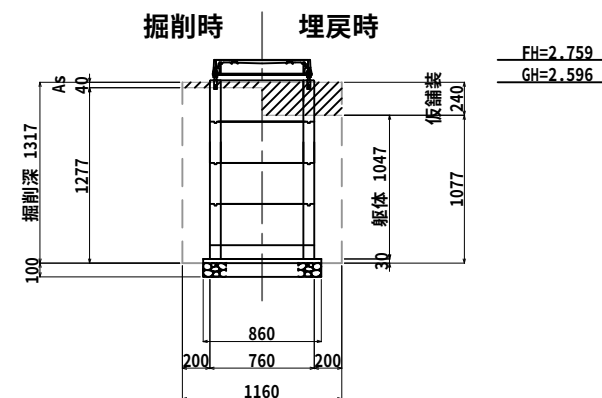


⑧Type-B

平面图

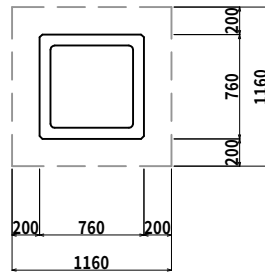


断面図

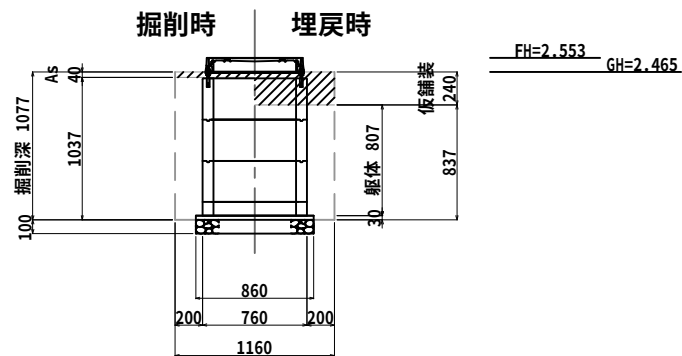


信号用ハンドホール(600×600×900)
⑫,⑬,⑮Type-A

平面图



断面図



5. 管 路 材 設 置 工

管 路 材 集 計 表

[illegible]

管 路 材 集 計 表

[illegible]

電力管集計表

路 線 名				数 量
種 別	規格・寸法	単位		
角型多条敷設管(FEP φ 130)				
管路部	φ 130,L=5300 (有効長5250)	m		383.78
		本		74
差込オス継手	φ 130	個		63
ロングベルマウス	φ 130	個		28
差込アダプター	φ 130 (ECVPへの接続アダプター)	個		
角型多条敷設管(FEP φ 100)				
管路部	φ 100,L=5300 (有効長5250)	m		787.72
		本		151
差込オス継手	φ 100	個		130
ロングベルマウス	φ 100	個		64
差込アダプター	φ 100 (ECVPへの接続アダプター)	個		
ECVP φ 130				
管路部直管	φ 130,L=5000	m		61.74
		本		13
管路部曲管	φ 130,R=5000, L=1000	m		72.00
		本		72
ダクトスリーブ	φ 130	個		6
管枕	φ 130	個		132
ECVP φ 100				
管路部直管	φ 100,L=5000	m		4.59
		本		1
管路部曲管	φ 100,R=5000, L=1000	m		8.00
		本		8
ダクトスリーブ	φ 100	個		1
管枕	φ 100	個		20
保安通信VP φ 100				
管路部直管	φ 100,L=5000	m		14.02
		本		3
管路部曲管	φ 100,R=5000, L=1000	m		19.00
		本		19
ダクトスリーブ	φ 100	個		2
管枕	φ 100	個		25

角型多条敷設管(FEP φ 130)

R側

番号	区 間	断面	管配置	条数	区間長	延長		管路長 (L=5.0m)						差込オス継手		ロングベルマウス		差込アダプター				備 考
						控除長	設置延長	1条当り	総延長	1条当り	総延長	1条当り	総延長	1条当り	総個数	設置 端壁 数	総個数	(ECVPへの接続アダプター)				
	起点 ~ 終点			条	m													m	m	m	m	
1	R-1 ~ R-3	本線	EHφ130×2,EMφ130×1	3	65.50	0.48	65.02	65.02	195.06						12	36	2	6				
2	R-3 ~ R-4	本線	EMφ130×1	1	45.20	0.48	44.72	44.72	44.72						8	8	2	2				
3	R-4 ~ R-5	本線	EMφ130×1	1	22.20	0.48	21.72	21.72	21.72						4	4	2	2				
4	R-5 ~ R-6	本線	EMφ130×1	1	24.30	0.48	23.82	23.82	23.82						4	4	2	2				
5	R-6 ~ R-7	本線	EMφ130×1	1	29.80	0.48	29.32	29.32	29.32						5	5	2	2				
6	R-7 ~ R-8	本線	EMφ130×1	1	15.30	0.48	14.82	14.82	14.82						2	2	2	2				
7	R-8 ~ R-9	本線	EMφ130×1	1	25.20	0.48	24.72	24.72	24.72						4	4	2	2				
8	R-9 ~ R-10	本線	EHφ130×2,EMφ130×1	3	4.60	0.48	4.12	4.12	12.36								2	6				
9	L-1 ~ R-1	横断	EHφ130×1,EMφ130×1	2	4.90	0.24	4.66	4.66	9.32								1	2				
10	L-10 ~ R-10	横断	EHφ130×1,EMφ130×1	2	4.20	0.24	3.96	3.96	7.92								1	2				
11																						
12																						
13																						
14																						
15																						
16																						
17																						
18																						
19																						
20																						
21																						
22																						
23																						
24																						
25																						
合 計					241.20	236.88		383.78						63		28						

控除長の算出
控除長=ロングベルマウス全長-ロングベルマウス挿入長
・両側控除 控除長=(290-50) × 2=480≒0.48
・片側控除 控除長=290-50=240≒0.24

角型多条敷設管(FEP φ 100)

R側

番号	区 間	断面	管配置	条数	区間長	延長		管路長 (L=5.0m)						差込オス継手		ロングヘルマウス		差込アダプター				備 考
						控除長	設置延長	1条当り	総延長	1条当り	総延長	1条当り	総延長	1条当り	総個数	設置 端壁 数	総個数	(ECVPへの接続アダプター)				
	起点 ~ 終点			条	m													m	m	m	m	
			E割φ100×1 ELφ100×1,ETφ100×1	3	65.50	0.44	65.06	65.06	195.18					12	36	2	6					
1	R-1 ~ R-3	本線	E割φ100×1,ETφ100×1	2	45.20	0.44	44.76	44.76	89.52					8	16	2	4					
2	R-3 ~ R-4	本線	E割φ100×1	3	22.20	0.44	21.76	21.76	65.28					4	12	2	6					
3	R-4 ~ R-5	本線	ELφ100×1,ETφ100×1	5	24.30	0.44	23.86	23.86	119.30					4	20	2	10					
4	R-5 ~ R-6	本線	E割φ100×1,ELφ100×1	3	29.80	0.44	29.36	29.36	88.08					5	15	2	6					
5	R-6 ~ R-7	本線	ELφ100×1,ETφ100×1	4	15.30	0.44	14.86	14.86	59.44					2	8	2	8					
6	R-7 ~ R-8	本線	E割φ100×1,ELφ100×1	4	25.20	0.44	24.76	24.76	99.04					4	16	2	8					
7	R-8 ~ R-9	本線	E割φ100×1,ELφ100×1	3	4.60	0.44	4.16	4.16	12.48							2	6					
8	R-9 ~ R-10	本線	ELφ100×1,ETφ100×1	1	15.20	0.44	14.76	14.76	14.76					2	2	2	2					
9	R-3 ~ R①	分線	ELφ100×1	1	11.90	0.44	11.46	11.46	11.46					2	2	2	2					
10	R① ~ R②	分線	ELφ100×1	1	16.30	0.44	15.86	15.86	15.86					3	3	2	2					
11	R② ~ R-4	分線	ELφ100×1	2	4.90	0.22	4.68	4.68	9.36							1	2					
12	L-1 ~ R-10	横断	ETφ100×1,EHφ100×1	2	4.20	0.22	3.98	3.98	7.96							1	2					
13	L-10 ~ R-10	横断	ETφ100×1,EHφ100×1																			
14																						
15																						
16																						
17																						
18																						
19																						
20																						
21																						
22																						
23																						
24																						
25																						
合 計					284.60	279.32		787.72						130		64						

控除長の算出
控除長=ロングベルマウス全長-ロングベルマウス挿入長
・両側控除 控除長=(270-50)×2=440≒0.44
・片側控除 控除長=270-50=220≒0.22

電力管(ECVPφ130)調書

R側

番号	区 間	断面	管配置	条数	区間長	延長		直管 (L=5.0m)		曲管R=5.0m(L=1.0m)		曲管R=10.0m(L=1.0m)		直線継手		ダクトスリーブ		管枕 (直@2m、曲@1m)				備 考	
						控除長	設置延長	1条当り	総延長	1条当り	総延長	1条当り	総延長	1条当り	総個数	設置 端壁 数	総個数	1断面当り	1条当り		総個数		
	起点 ~ 終点			条	m														m	m			m
1	戸田高82 ~ R-1	連系	EH×2	2	13.80	0.31	13.49	11.49	22.98	2.00	4.00					1	2	3	5	2	21		
2	R-3 ~ 新設柱	連系	EH×2	2	34.50	0.31	34.19	17.19	34.38	17.00	34.00					1	2	3	8	17	75		
3	R-10 ~ 戸田高153	連系	EH×2	2	19.50	0.31	19.19	2.19	4.38	17.00	34.00					1	2	2	1	17	36		
4																							
5																							
6																							
7																							
8																							
9																							
10																							
11																							
12																							
13																							
14																							
15																							
16																							
17																							
18																							
19																							
20																							
21																							
22																							
23																							
24																							
25																							
合 計					67.80	66.87		61.74		72.00						6		132					

控除長の算出
控除長=ダクトスリーブ全長-ダクトスリーブ挿入長
・両側控除 控除長=(450-145)×2=610≒0.61
・片側控除 控除長=450-145=305≒0.31

電力管(ECVPφ100)調書

R側

番号	区 間	断面	管配置	条数	区間長	延長		直管 (L=5.0m)		曲管 R=5.0m(L=1.0m)		曲管 R=10.0m(L=1.0m)		直線継手		ダクトスリーブ		管枕 (直@2m、曲@1m)				備 考
						控除長	設置延長	1条当り	総延長	1条当り	総延長	1条当り	総延長	1条当り	総個数	設置 端壁 数	総個数	1断面当り	1条当り		総個数	
	起点 ~ 終点																		直管 箇所	曲管 箇所		
1	R-5 ~ 天神橋169	連系	ELφ100×1	1	12.90	0.31	12.59	4.59	4.59	8.00	8.00					1	1	2	2	8	20	
2																						
3																						
4																						
5																						
6																						
7																						
8																						
9																						
10																						
11																						
12																						
13																						
14																						
15																						
16																						
17																						
18																						
19																						
20																						
21																						
22																						
23																						
24																						
25																						
合 計					12.90	12.59		4.59		8.00						1		20				

控除長の算出
控除長=ダクトスリーブ全長-ダクトスリーブ挿入長
・両側控除 控除長=(450-145)×2=610≒0.61
・片側控除 控除長=450-145=305≒0.31

東電保安通信管(VPφ100)調書

R側

番号	区 間	断面	管配置	条数	区間長	延長		直管 (L=5.0m)		曲管R=5.0m (L=1.0m)		曲管R=10.0m (L=1.0m)		ダクトスリーブ		管枕 (直@2m、曲@1m)					備 考
						控除長	設置延長	1条当り	総延長	1条当り	総延長	1条当り	総延長	設置 端壁数	総個数	1断面当り	1条当り		総個数		
	起点 ~ 終点			条	m												m	m		m	
1	戸田高82 ~ R-1	連系	ET×1	1	13.80	0.14	13.66	11.66	11.66	2.00	2.00			1	1	1	5	2	7		
2	R-10 ~ 戸田高153	連系	ET×1	1	19.50	0.14	19.36	2.36	2.36	17.00	17.00			1	1	1	1	17	18		
3																					
4																					
5																					
6																					
7																					
8																					
9																					
10																					
11																					
12																					
13																					
14																					
15																					
16																					
17																					
18																					
19																					
20																					
21																					
22																					
23																					
24																					
25																					
合 計					33.30	33.02		14.02		19.00				2		25					

控除長の算出

控除長=ダクトスリーブ全長-ダクトスリーブ挿入長

短尺曲管 (L=1.0m)を使用する場合の管枕は、1箇所/本計上する。

・両側控除 控除長=(280-145)×2=270≒0.27

・片側控除 控除長=280-145=135≒0.14

通信管集計表

路 線 名				数 量
種 別	規格・寸法	単位		
PVφ75				
直管	φ75,L=5000	m		65.44
		本		14
管路部曲管	φ75,R=5000, L=1000	m		94.00
		本		94
ダクトスリーブ	φ75	個		14
管枕	φ75	個		202
PVφ50				
直管	φ50,L=5000	m		214.67
		本		43
曲管	φ50,R=5000, L=1000	m		104.00
		本		104
ダクトスリーブ	φ50	個		33
管枕	φ50	個		367

通信管(PVφ75)調書

R側

番号	区 間	断面	管配置	条数	区間長	延長		直管 (L=5.0m)		曲管R=5.0m (L=1.0m)		曲管R=10.0m(L=1.0m)		曲管R=3.0m(L=1.0m)		ダクトスリーブ		管枕 (直@2m、曲@1m)				備 考
						控除長	設置延長	1条当り	総延長	1条当り	総延長	1条当り	総延長	1条当り	総延長	設置 端壁数	総個数	1断面当り	1条当り		総個数	
	起点 ~ 終点			条	m														m	m		
1	戸田高82 ~ R-1	連系	KD×1	1	13.80	0.19	13.61	11.61	11.61	2.00	2.00						1	1	1	5	2	7
2	NTT新設柱 ~ R-4	連系	T×2	2	11.50	0.19	11.31	2.31	4.62	9.00	18.00						1	2	3	1	9	30
3	R-10 ~ 戸田高152	連系	J×3	3	19.50	0.19	19.31	5.31	15.93	14.00	42.00						1	3	5	2	14	80
4	R-10 ~ 戸田高152	連系	T×2	2	19.50	0.19	19.31	5.31	10.62	14.00	28.00						1	2	4	2	14	64
	L-1 ~ R-1	横断	K×2	2	4.90	0.19	4.71	4.71	9.42								1	2	3	2		6
	L-5 ~ R-4	横断	K×2	2	4.80	0.19	4.61	4.61	9.22								1	2	3	2		6
6	L-10 ~ R-10	横断	K×2	2	4.20	0.19	4.01	2.01	4.02	2.00	4.00						1	2	3	1	2	9
7																						
8																						
9																						
10																						
11																						
12																						
13																						
14																						
15																						
16																						
17																						
18																						
19																						
20																						
21																						
22																						
23																						
24																						
25																						
合 計					78.20	76.87		65.44		94.00						14		202				

控除長の算出

控除長=ダクトスリーブ全長-ダクトスリーブ挿入長

・両側控除 控除長=(360-170)×2=380≒0.38

・片側控除 控除長=360-170=190≒0.19

短尺曲管 (L=1.0m)を使用する場合の管枕は、1箇所/本計上する。

通信管(PVφ50)調書

R側

番号	区 間	断面	管配置	条数	区間長	延長		直管 (L=5.0m)		曲管R=5.0m (L=1.0m)		曲管R=10.0m(L=1.0m)		曲管R=1.0m(L=1.0m)		ダクトスリーブ		管枕 (直@2m、曲@1m)				備 考	
						控除長	設置延長	1条当り	総延長	1条当り	総延長	1条当り	総延長	1条当り	総延長	設置 端壁数	総個数	1断面当り	1条当り		総個数		
	起点 ~ 終点			条	m														m	m			m
1	東電新設柱 ~ R-4	連系	KD×1	1	11.50	0.19	11.31	2.31	2.31	9.00	9.00					1	1	1	1	9	10		
2	R-10 ~ 戸田高153	連系	KD×1	1	19.50	0.19	19.31	2.31	2.31	17.00	17.00					1	1	1	1	17	18		
3	L-1 ~ R-1	横断	KD×2,R×2	4	4.90	0.19	4.71	4.71	18.84							1	4	6	2		12		
4	L-5 ~ R-4	横断	KD×1,J×1,T×2,R× 2,RM×1	7	4.80	0.19	4.61	4.61	32.27							1	7	12	2		24		
5	L-10 ~ R-10	横断	KD×1,J×8,R×2,JM×1	12	4.20	0.19	4.01	2.01	24.12	2.00	24.00					1	12	21	1	2	63		
6	R-1 ~ R-2	本線	R×1	1	52.10	0.37	51.73	40.73	40.73	11.00	11.00					2	2	2	20	11	62		
7	R-2 ~ R-4	本線	R×1	1	59.60	0.37	59.23	40.23	40.23	19.00	19.00					2	2	2	20	19	78		
8	R-6 ~ R-8	本線	R×1	1	46.90	0.37	46.53	34.53	34.53	12.00	12.00					2	2	2	17	12	58		
9	R-8 ~ R-10	本線	R×1	1	31.70	0.37	31.33	19.33	19.33	12.00	12.00					2	2	2	9	12	42		
10																							
11																							
12																							
13																							
14																							
15																							
16																							
17																							
18																							
19																							
20																							
21																							
22																							
23																							
24																							
25																							
合 計					235.20	232.77		214.67		104.00						33		367					

控除長の算出

控除長=ダクトスリーブ全長-ダクトスリーブ挿入長

短尺曲管(L=1.0m)を使用する場合の管枕は、1箇所/本計上する。

・両側控除 控除長=(325-140)×2=370≒0.37

・片側控除 控除長=325-140=185≒0.19

共用FA管集計表

路 線 名				数 量
種 別	規格・寸法	単位		
VP φ 100				
直 管	φ 150,L=5000	m		167.75
		本		34
曲 管	φ 150,R=5000, L=1000	m		70.00
		本		70
ヤリトリ継手	φ 150	個		5
ダクトスリーブ	φ 150	個		10
管枕	φ 150	個		152

共用FA管(VPφ100)調査

L側

番号	区 間	断面	管配置	条数	区間長	延長		直管 (L=5.0m)		曲管		端部曲管		ヤリトリ 継手	ダクトスリーブ		管枕 (直@2m、曲@1m)				備 考
						控除長	設置延長	1条当り	総延長	1条当り	総延長	1条当り	総延長		設置 端壁数	総個数	1断面 当り	1条当り		総個数	
	起点 ~ 終点			条	m	m	m	m	m	m	m	m	m		箇所	個	個	箇所	箇所	個	
1	R-1 ~ R-2	本線	FA×1	1	52.10	0.47	51.63	40.63	40.63	11.00	11.00			1	2	2	1	20	11	31	
2	R-2 ~ R-4	本線	FA×1	1	59.60	0.47	59.13	40.13	40.13	19.00	19.00			1	2	2	1	20	19	39	
3	R-4 ~ R-6	本線	FA×1	1	49.80	0.47	49.33	33.33	33.33	16.00	16.00			1	2	2	1	16	16	32	
4	R-6 ~ R-8	本線	FA×1	1	46.90	0.47	46.43	34.43	34.43	12.00	12.00			1	2	2	1	17	12	29	
5	R-8 ~ R-10	本線	FA×1	1	31.70	0.47	31.23	19.23	19.23	12.00	12.00			1	2	2	1	9	12	21	
6																					
7																					
8																					
9																					
10																					
11																					
12																					
13																					
14																					
15																					
16																					
17																					
18																					
19																					
20																					
21																					
22																					
23																					
24																					
25																					
26																					
27																					
28																					
29																					
30																					
合 計					240.10	237.75		167.75		70.00				5	10		152				

控除長の算出

控除長=ダクトスリーブ全長-ダクトスリーブ挿入長+ヤリトリ継手全長-ヤリトリ継手挿入長

- ・両側控除 控除長=(280-145)×2+(485-145×2)=465≒0.47
- ・起点側控除 控除長=280-145=135≒0.14
- ・終点側控除 控除長=(280-145)+(485-145×2)=330≒0.33

短尺曲管(L=1.0m)を使用する場合の管枕は、1箇所/本計上する。

ボディ管集計表

路 線 名				
種 別	規格・寸法	単位		
ボディ管(VP φ 250)				
直 管	φ 250,L=5000	m		#REF!
		本		#REF!
曲 管	φ 250,R=5000,L=1000	m		
		本		
	φ 250,R=10000,L=1000	m		#REF!
		本		#REF!
ボトル固定式ロータス管	φ 250	本		#REF!
ロータス管起点用	φ 250	個		
ロータス管終点用	φ 250	個		
スライド管	φ 250	個		#REF!
ダクトスリーブ	φ 250	個		#REF!
管枕	φ 250	個		#REF!
さや管(SU φ 50)				
直 管	φ 50,L=5000	m		#REF!
		本		#REF!
	端末部用単管	本		#REF!
さや管(SU φ 30)				
直 管	φ 30,L=5000	m		#REF!
		本		#REF!
	端末部用単管	本		#REF!
ボディ管(VP φ 200)				
直 管	φ 200,L=5000	m		32.66
		本		7
曲 管	φ 200,R=5000,L=1000	m		16.00
		本		16
ボトル固定式ロータス管	φ 200	本		2
スライド管	φ 200	個		1
ダクトスリーブ	φ 200	個		2
管枕	φ 200	個		66
さや管(SU φ 50)				
直 管	φ 50,L=5000	m		234.00
		本		47
	端末部用単管	本		10
さや管(SU φ 30)				
直 管	φ 30,L=5000	m		234.00
		本		47
	端末部用単管	本		10
ボディ管(VP φ 150)				
直 管	φ 150,L=5000	m		123.50
		本		25
曲 管	φ 150,R=5000,L=1000	m		54.00
		本		54
ロータス管起点用	φ 150	個		4
ロータス管終点用	φ 150	個		4
スライド管	φ 150	個		4
ダクトスリーブ	φ 150	個		8
管枕	φ 150	個		226
さや管(SU φ 50)				
直 管	φ 50,L=5000	m		353.40
		本		71
	端末部用単管	本		16
さや管(SU φ 30)				
直 管	φ 30,L=5000	m		530.10
		本		107
	端末部用単管	本		24

ボディ管(VPφ200)調書

R側

番号	区 間	断面	管配置	条数	区間長	ボ デ ィ 管														さ や 管												備 考
						延長		直管 (L=5.0m)				曲管(L=1.0m)		ホル ト 固 定 ロ ー タ ー	スラ イ ド 管	ダクトスリーブ		管枕 (@2m、曲@1m)			延長		SU-50 (L=5.0m)			SU-30 (L=5.0m)						
						控除長	設置延長	1条当り	総延長	1条当り	総延長	1条当り	総延長			設置 端壁数	総個数	1断面 当り	1条当り	総個数	控除長	直管 設置 延長	ボディ管 1条当り	直管 総延長	端末部 用短管 1.10m	ボディ管 1条当り	直管 総延長	端末部 用短管 1.10m				
	起点 ~ 終点					条	m	m	m	m	m	m	m	m	個	個	箇所	個	個	箇所	箇所	個	m	m	条	m	本	条	m	本		
1	R-4 ~ R-6	本線	BD×1(φ50×5、φ30×5)	1	49.80	1.14	48.66	32.66	32.66			16.00	16.00	2	1	2	2	2	17	16	66	3.00	46.80	5	234.00	10	5	234.00	10			
2																																
3																																
4																																
5																																
6																																
7																																
8																																
9																																
10																																
11																																
12																																
13																																
14																																
15																																
16																																
17																																
18																																
19																																
20																																
21																																
22																																
23																																
24																																
25																																
合 計					49.80	48.66		32.66				16.00		2	1	2		66			46.80			234.00		10		234.00		10		

ボディ管控除長の算出

控除長=ダクトスリーブ全長-ダクトスリーブ挿入長+スライド管有効長
・両側控除 控除長=(450-190)×2+620=1140≒1.14
・起点側控除 控除長=450-190=260≒0.26
・終点側控除 控除長=(450-190)+620=880≒0.88

さや管控除長の算出

控除長=ロータス管内さや管+端末さや管延長
・両側控除 控除長=(0.40+1.10)×2=3.00
短尺曲管(L=1.0m)を使用する場合の管枕は、1箇所/本計上1・片側控除 控除長=0.40+1.10=1.50

ボディ管(VPφ150)調書

R側

番号	区 間	断面	管配置	条数	区間長	ボ デ ィ 管																		さ や 管										備 考
						延長		直管 (L=5.0m)		曲管R=5.0m (L=1.0m)		曲管R=10.0m (L=1.0m)		ロータス管		ダクトスリーブ			管枕 (直@2m、曲@1m)			延長		SU-50 (L=5.0m)			SU-30 (L=5.0m)							
						控除長	設置延長	1条当り	総延長	1条当り	総延長	1条当り	総延長	起点用	終点用	スライド管	設置 端壁数	総個数	1断面当り	1条当り		総個数	控除長	設置延長	ボディ 管 1条当り	直管 総延長	端末部 用短管 1.10m	ボディ 管 1条当り	直管 総延長	端末部 用短管 1.10m				
	起点					～	終点		条	m	m	m	m	m	m	m	m	個	個	個	箇所	個	個	箇所	箇所	個	m	m	条	m	本	条	m	
1	R-1 ～ R-2	本線	BD×1 (φ50×2、φ30×3)	1	52.10	3.20	48.90	37.90	37.90	11.00	11.00			1	1	1	2	2	2	18	11	58	3.40	48.70	2	97.40	4	3	146.10	6				
2	R-2 ～ R-4	本線	BD×1 (φ50×2、φ30×3)	1	59.60	3.20	56.40	37.40	37.40	19.00	19.00			1	1	1	2	2	2	18	19	74	3.40	56.20	2	112.40	4	3	168.60	6				
3	R-6 ～ R-8	本線	BD×1 (φ50×2、φ30×3)	1	46.90	3.20	43.70	31.70	31.70	12.00	12.00			1	1	1	2	2	2	15	12	54	3.40	43.50	2	87.00	4	3	130.50	6				
4	R-8 ～ R-10	本線	BD×1 (φ50×2、φ30×3)	1	31.70	3.20	28.50	16.50	16.50	12.00	12.00			1	1	1	2	2	2	8	12	40	3.40	28.30	2	56.60	4	3	84.90	6				
5																																		
6																																		
7																																		
8																																		
9																																		
10																																		
11																																		
12																																		
13																																		
14																																		
15																																		
16																																		
17																																		
18																																		
19																																		
20																																		
21																																		
22																																		
23																																		
24																																		
25																																		
26																																		
27																																		
28																																		
29																																		
30																																		
合 計					190.30	177.50		123.50		54.00				4	4	4	8			226			176.70			353.40	16		530.10	24				

ボディ管控除長の算出

控除長=ダクトスリーブ全長-ダクトスリーブ挿入長+スライド管有効長+ロータス管(起点用)有効長+ロータス管(終点用)有効長
・両側控除 控除長=(305-210)×2+670+1200+1140=3200≒3.2
・起点側控除 控除長=305-210+1200=1295≒1.3
・終点側控除 控除長=(305-210)+670+1140=1905≒1.91

さや管控除長の算出

控除長=ボディ管端部(ダクトスリーブ部分)+端末部用短管
・両側控除 控除長=(0.60+1.10)×2=3.40
・片側控除 控除長=0.60+1.10=1.70

短尺曲管(L=1.0m)を使用する場合の管枕は、1箇所/本計上する。

信号用管路集計表

路 線 名				数 量
種 別	規格・寸法	単位		
PVφ 75				
直管	φ 75,L=5000	m		17.84
		本		4
曲管	φ 75,L=1000	m		10.00
		本		10
ダクトスリーブ	φ 75	個		4
管枕	φ 75	個		18
FEPφ 80				
管路	φ 80	m		89.30
ベルマウス	φ 80	個		29

信号用管路(PVφ75)数量計算

R側 番号	区 間	断面	管配置	条数	区間長	延長		直管 (L=5.0m)		曲管R=5.0m (L=1.0m)		曲管R=10.0m(L=1.0m)		曲管R=3.0m(L=1.0m)		ダクトスリーブ		管枕 (直@2m、曲@1m)					備 考
						控除長	設置延長	1条当り	総延長	1条当り	総延長	1条当り	総延長	1条当り	総延長	設置 端壁数	総個数	1断面当り	1条当り		総個数		
	直管			曲管																			
	起点 ~ 終点			条	m														m	m		m	
1	⑦HH ~ ⑧HH	信号	K×2	2	14.30	0.38	13.92	8.92	17.84	5.00	10.00						2	4	2	4	5	18	
2																							
3																							
4																							
5																							
6																							
7																							
8																							
9																							
10																							
11																							
12																							
13																							
14																							
15																							
16																							
17																							
18																							
19																							
20																							
21																							
22																							
23																							
24																							
25																							
26																							
合 計					14.30	13.92		17.84		10.00						4		18					

控除長の算出

控除長=ダクトスリーブ全長-ダクトスリーブ挿入長

・両側控除 控除長=(360-170)×2=380≒0.38

・片側控除 控除長=360-170=190≒0.19

短尺曲管 (L=1.0m)を使用する場合の管枕は、1箇所/本計上する。

信号用管路(FEPφ80)数量計算

R側

番号	区 間	断面	管配置	条数	区間長	延長		管路長								ベルマウス					備 考
						控除長	設置延長	1条当り	総延長							設置 端壁数	総個数				
	起点 ~ 終点			条	m	m	m	m	m							箇所	個				
1	③HH ~ ④HH	信号	K×2	2	5.50		5.50	5.50	11.00							2	4				
2	④HH ~ R-1	信号	K×2	2	8.40		8.40	8.40	16.80							2	4				
3	④HH ~ 信号柱	信号	K×1	1	2.50		2.50	2.50	2.50							1	1				
4	⑦HH ~ 信号柱	信号	K×1	1	3.30		3.30	3.30	3.30							1	1				
5	⑧HH ~ R-4	信号	K×2	2	5.50		5.50	5.50	11.00							2	4				
6	R-10 ~ ⑫HH	信号	K×2	2	6.00		6.00	6.00	12.00							2	4				
7	⑫HH ~ ⑬HH	信号	K×2	2	4.90		4.90	4.90	9.80							2	4				
8	⑫HH ~ 信号柱	信号	K×1	1	2.20		2.20	2.20	2.20							1	1				
9	⑬HH ~ 信号柱	信号	K×1	1	2.10		2.10	2.10	2.10							1	1				
10	⑮HH ~ 信号柱	信号	K×1	1	1.80		1.80	1.80	1.80							1	1				
11	⑮HH ~ 既設R1	信号	K×2	2	8.40		8.40	8.40	16.80							2	4				
12																					
13																					
14																					
15																					
16																					
17																					
18																					
19																					
20																					
21																					
22																					
23																					
24																					
25																					
26																					
合 計					50.60		50.60		89.30								29				

埋設表示集計表

[illegible]

埋設標識シート調書

R側

番号	区 間	設置 区間長	W=150		設置 区間長	W=400		設置 区間長	W=600		備 考
			列数	設置延長		列数	設置延長		列数	設置延長	
	起点 ~ 終点	m	列	m	m	列	m	m	列	m	
本 線											
	電力・通信										
1	R-1 ~ NO.3+15.40							48.60	1	48.60	
2	NO.4+4.90 ~ NO.4+9.00							4.20	1	4.20	
3	NO.4+18.40 ~ R①							11.70	1	11.70	
4	R① ~ R②							11.70	1	11.70	
5	R② ~ R-4							16.10	1	16.10	
6	R-4 ~ NO.8+2.00							18.70	1	18.70	
7	NO.8+14.00 ~ R-6							18.30	1	18.30	
8	R-6 ~ NO.11+1.70							26.20	1	26.20	
9	NO.11+9.70 ~ R-8							12.30	1	12.30	
10	R-8 ~ NO.13+7.30							21.80	1	21.80	
11	NO.13+15.40 ~ R-10							1.40	1	1.40	
	電力										
12	NO.3+15.40 ~ NO.4+4.90				9.50	1	9.50				
13	NO.4+4.90 ~ R-3				2.90	1	2.90				
14	R-3 ~ NO.4+18.40				3.30	1	3.30				
15	NO.8+2.00 ~ R-5				3.10	1	3.10				
16	R-5 ~ NO.8+14.00				5.70	1	5.70				
17	NO.11+1.70 ~ R-7				3.20	1	3.20				
18	R-7 ~ NO.11+9.70				2.70	1	2.70				
19	NO.13+7.30 ~ R-9				3.00	1	3.00				
20	R-9 ~ NO.13+15.40				2.90	1	2.90				
	通信										
21	NO.3+15.40 ~ R-2				3.10	1	3.10				
22	R-2 ~ NO.4+9.00				4.10	1	4.10				
23	NO.4+9.00 ~ NO.4+18.40				9.40	1	9.40				
24	NO.8+2.00 ~ NO.8+14.00				12.30	1	12.30				
25	NO.11+1.70 ~ NO.11+9.70				8.10	1	8.10				
26	NO.13+7.30 ~ NO.13+15.40				8.10	1	8.10				
連 系											
	電力・通信										
27	NO.0+10.00 ~ R-1							13.60	1	13.60	
28	R-10 ~ 戸田高153				19.40	2	38.80				
	電力										
29	NO.6+6.30 ~ 東電新設柱				3.20	1	3.20				
30	NO.8+18.10 ~ 天神橋169				2.90	1	2.90				
	通信										
31	NTT新設柱 ~ NO.6+13.10				4.40	1	4.40				
横 断											
	電力・通信										
32	道路センター ~ R-1				4.80	2	9.60				
33	道路センター ~ R-10				4.00	2	8.00				
	通信										
34	道路センター ~ R-4				4.70	1	4.70				
信 号											
	戸田駅西口交差点										
35	HH④ ~ 信号柱	1.30	1	1.30							
36	HH③ ~ HH④	5.50	1	5.50							
37	HH④ ~ R-1	8.20	1	8.20							
	新曽柳原(北)交差点										
38	HH⑦ ~ 信号柱	1.40	1	1.40							
39	HH⑦ ~ HH⑧	15.70	1	15.70							
40	HH⑧ ~ R-4	5.20	1	5.20							
	新曽柳原交差点										
41	R-10 ~ HH⑫	5.60	1	5.60							
42	HH⑫ ~ 信号柱	1.20	1	1.20							
43	HH⑫ ~ HH⑬	4.60	1	4.60							
44	HH⑬ ~ 信号柱	1.00	1	1.00							
45	HH⑮ ~ 信号柱	0.80	1	0.80							
46	HH⑮ ~ 既設R1	7.70	1	7.70							
合 計		58.20			153.00			204.60			

6. プレキャストボックス設置工

プレキャストボックス設置工

工 種	規 格	単位	数 量	特殊部NO	備 考
特殊部Ⅰ型	1200×1600×3000 BOX型タイプ（端壁2枚含む）	（組）	1	R-4	道路横断型 歩道用
特殊部Ⅰ型	1200×1600×3000 BOX型タイプ（端壁2枚含む）	（組）	2	R-6, R-8	歩道用
特殊部Ⅰ型	1200×1600×4500 BOX型タイプ（端壁2枚含む）	（組）	1	R-1	道路横断型 歩道用 DP=30cm
特殊部Ⅰ型	1200×1600×4500 BOX型タイプ（端壁2枚含む）	（組）	1	R-10	道路横断型 歩道用 DP=60cm
電力Ⅱ型	900×1300×3000 U型タイプ（端壁2枚含む）	（組）	2	R-3, R-5	地上機器直上2基
電力Ⅱ型	900×1300×1800 U型タイプ（端壁2枚含む）	（組）	2	R-7, R-9	地上機器直上1基
電力用分岐柵	450×500×900（端壁2枚含む）	（組）	2	R①, R②	
通信接続柵	500×1050×2000（端壁2枚含む）	（組）	1	R-2	
横断部サイドボックス	1000×600×650	（組）	2	R-1, R-10	
信号用ハンドホール	Type-A（3段）	（組）	5	④, ⑦, ⑫, ⑬, ⑮	
信号用ハンドホール	Type-B（4段）	（組）	2	③, ⑧	
仮蓋	地上機器部	枚	6	R-3×2, R-5×2, R-7, R-9	
基礎工	敷モルタル 1:3 t=20mm	（m3）	1.015		
	基礎碎石 RC-40 t=100mm	（m3）	5.566		

基礎工

上段:1基当り数量

特殊部NO	箇所	特殊部NO	敷モルタル (m3)	基礎砕石 (m3)	備 考
特殊部Ⅰ型 1200×1600×3000 BOX型タイプ	3	R-4, R-6, R-8	0.095 0.285	0.550 1.650	設計図より
特殊部Ⅰ型 1200×1600×4500 BOX型タイプ	2	R-1, R-10	0.137 0.274	0.774 1.548	設計図より
電力Ⅱ型 900×1300×3000 BOX型タイプ	2	R-3, R-5	0.075 0.150	0.435 0.870	設計図より
電力Ⅱ型 900×1300×1800 U型タイプ	2	R-7, R-9	0.048 0.096	0.281 0.562	設計図より
通信接続枡 500×1050×2000 U型タイプ	1	R-2	0.033 0.033	0.189 0.189	設計図より
電力用分岐枡 450×500×900	2	R①, R②	0.017 0.034	0.000 0.000	設計図より
横断部サイドボックス 1000×600×650	2	R-1, R-10	0.020 0.040	0.115 0.230	設計図より
信号用ハンドホール 600×600	7	③, ⑦, ⑧, ④, ⑫, ⑬, ⑮	0.86×0.86×0.02 0.103	0.86×0.86×0.10 0.517	
			0.000	0.000	
			0.000	0.000	
			0.000	0.000	
計			1.015	5.566	

7. 付 帯 工

付帯工

工 種	規 格		単位	数 量
歩車道境界ブロック	標準部	撤去・再設	m	3.60
縦断可変側溝	B=250	撤去・再設	m	1.80
白線引工	B=15cm	設置	m	4.70
	B=45cm	設置	m	1.20
U字側溝	B=450 H=450	撤去	m	57.20
仮排水溝	VU φ 200	設置	m	50.00
集水枥	600×600×750	撤去	箇所	3
仮設ガードパイプ	L=1.70m	撤去・再設	箇所	7
	L=2.20m	撤去・再設	箇所	5
ガードパイプ	L=2.00m	撤去・再設	箇所	4
	L=3.00m	撤去・再設	箇所	2

建設廃材処理

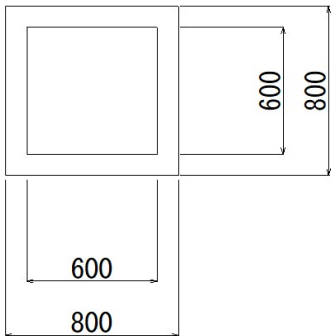
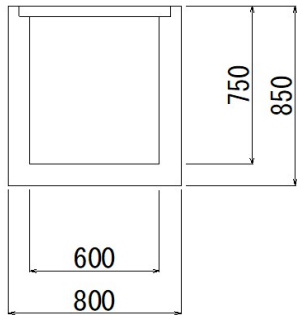
工 種	規 格		単位	数 量
コンクリート（有筋）			m ³	8.715
グレーチング蓋	スクラップ		kg	144.6

付帯工数量

[illegible]

建設廃材処理

工 種	種 別	規 格	単位	数 量	単位数量	計
U字側溝	B=450 H=450	有筋	m	57.20	0.138	7.893
集水枿	600×600×750	有筋	箇所	3	0.274	0.822
	グレーチング蓋	600×600用	枚	3	48.2	144.6
	コンクリート（有筋）合計					8.715

細 別	集水ま柵	1.0箇所 当り	
平面図  断面図 			
項 目	規 格	計 算 式	数 量
有筋 コンクリート		$0.80 \times 0.80 \times 0.85$ $- 0.60 \times 0.60 \times 0.75$	= 0.274 m ³
グレーチング蓋		蓋および枠	48.20 kg

仮設材運搬重量

軽量鋼矢板 LSP-Ⅱ

L = 2.0 m							
路線延長	L=	133.0 m		持込延長	L=	10.0 m	
2.0 m ×		0.0118 kg/枚 ×					
		× (10.0 ÷	0.25 枚) ×	2	=		1.888
L = 2.5 m							
路線延長	L=	66.9 m		持込延長	L=	10.0 m	
2.5 m ×		0.0118 kg/枚 ×					
		× (10.0 ÷	0.25 枚) ×	2	=		2.360
L = 3.0 m							
路線延長	L=	15.2 m		持込延長	L=	10.0 m	
3.0 m ×		0.0118 kg/枚 ×					
		× (10.0 ÷	0.25 枚) ×	2	=		2.832
						計	7.080