

門真市公共下水道
標準構造図

令和6年4月1日

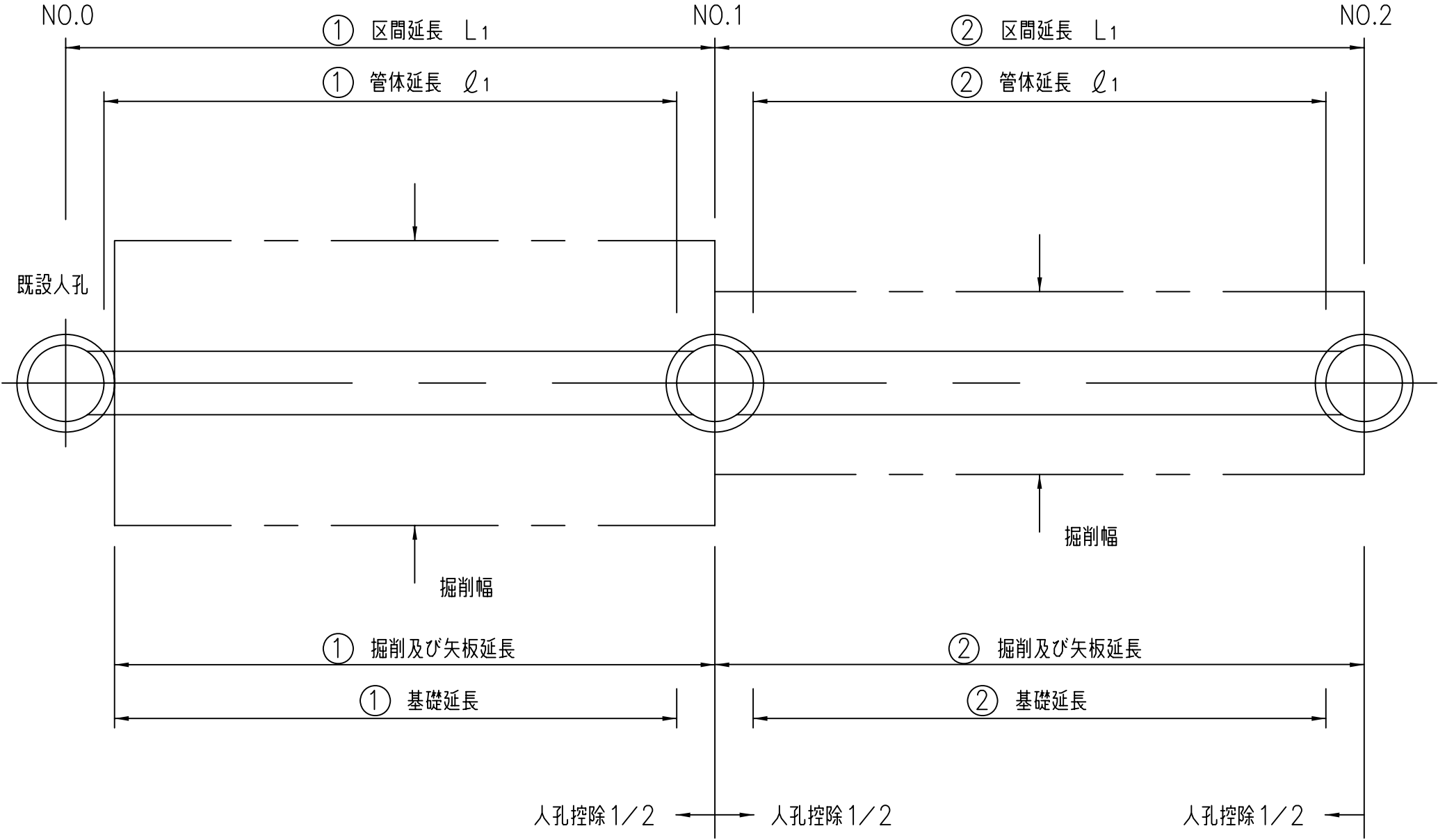
門真市 環境水道部 公共下水道事業課

目次					
番 号	名 称	番 号	名 称	番 号	名 称
第1章 開削工法		1- 4 - 23	4号現打人孔底版配筋図	第2章 推進工法	
1- 1	概要	1- 4 - 24	5号現打人孔標準構造図	2- 1	概要
1- 1 - 1	開削工法延長説明図	1- 4 - 25	6号現打人孔標準構造図	2- 1 - 1	推進工法延長説明図
1- 2	管渠	1- 4 - 26	中間スラブ設置標準図（現打人孔）	2- 1 - 2	管渠接合部落差設定基準
1- 2 - 1	硬質塩化ビニル管配管図（開削）	1- 4 - 27	連結直壁設置図（現打人孔）	2- 2	管渠
1- 2 - 2	硬質塩化ビニル管敷設図 砂基礎（素掘り）	1- 4 - 28	人孔側塊斜壁（60×90×60）標準図	2- 2 - 1	小口径推進用H P管敷設図 コンクリート基礎（90° ）
1- 2 - 3	〃 砂基礎（矢板）	1- 4 - 29	〃 直壁（90×90×60， 90×90×30）標準図	2- 2 - 2	〃 コンクリート基礎（120° ）
1- 2 - 4	強化プラスチック複合管敷設図 B形管 砂基礎（矢板）	1- 4 - 30	〃 斜壁（60×120×60）標準図	2- 2 - 3	〃 コンクリート基礎（180° ）
1- 2 - 5	遠心力鉄筋コンクリート管敷設図 はしご胴木基礎	1- 4 - 31	〃 直壁（120×120×60， 120×120×30）標準図	2- 2 - 4	〃 コンクリート基礎（360° ）
1- 2 - 6	〃 B形管 コンクリート基礎（90° ）	1- 4 - 32	ブロック取付詳細図， レンガ積平面図	2- 2 - 5	低耐荷力推進工法硬質塩化ビニル管の概要
1- 2 - 7	〃 B形管 コンクリート基礎（120° ）	1- 4 - 33	人孔インバート工標準図	2- 2 - 6	推進用硬質塩化ビニル管 接着形リブカラー付直管
1- 2 - 8	〃 B形管 コンクリート基礎（180° ）	1- 4 - 34	〃 勾配高（h）表	2- 2 - 7	〃 ゴム輪形S U Sカラー付直管
1- 2 - 9	〃 B形管 コンクリート基礎（360° ）	1- 4 - 35	足掛金物取付図	2- 2 - 8	〃 接着形スパイラル継手付直管
1- 2 - 10	〃 C形管 コンクリート基礎（90° ）	1- 4 - 36	〃 （ポリプロレン樹脂被覆）参考図	2- 2 - 9	推進用小口径鉄筋コンクリート管
1- 2 - 11	〃 C形管 コンクリート基礎（120° ）	1- 4 - 37A	人孔蓋（軽車両用）標準図 別添資料参考	2- 2 - 10	推進用鉄筋コンクリート管 標準管E形
1- 2 - 12	〃 C形管 コンクリート基礎（180° ）	1- 4 - 37B	〃 （軽車両用）標準図 別添資料参考	2- 2 - 11	〃 中押管S形
1- 2 - 13	〃 C形管 コンクリート基礎（360° ）	1- 4 - 38A	人孔蓋（重車両用）標準図 別添資料参考	2- 2 - 12	〃 中押管T形
1- 3	土留	1- 4 - 38B	〃 （重車両用）標準図 別添資料参考	2- 3	立坑
1- 3 - 1	土留工標準図	1- 4 - 39	塩ビ製小型人孔標準構造図	2- 3 - 1	軽量鋼矢板建込簡易立坑仮設図
1- 3 - 2	硬質塩化ビニル管掘削断面図	1- 4 - 40	V U管人孔部残土表（1号組立）	2- 3 - 2	鋼矢板（短形）立坑仮設図
1- 3 - 3	強化プラスチック複合管掘削断面図	1- 4 - 41	〃 （2号組立）	2- 3 - 3	〃 （長形）立坑仮設図
1- 3 - 4	B形鉄筋コンクリート管掘削断面図	1- 4 - 42	人孔残土表（1号現打～6号現打）	2- 3 - 4	ライナープレート式立坑仮設図（円形）
1- 4	人孔	1- 4 - 43	人孔材料表（1号現打～6号現打）	2- 3 - 5	円形ライナープレート重量表（黒皮品）
1- 4 - 1	人孔選定表	1- 4 - 44	人孔資材控除量（型枠， コンクリート）	2- 3 - 6	ライナープレート式立坑仮設図（小判形）
1- 4 - 2	現打人孔接合図	1- 5	副管	2- 3 - 7	小判形ライナープレート重量表（黒皮品）
1- 4 - 3	1号組立人孔標準構造図	1- 5 - 1	外副管設置標準図	2- 3 - 8	鋼製方式（ケーシング）立坑仮設図
1- 4 - 4	2号組立人孔標準構造図（600×1200）	1- 5 - 2	埋込副管設置標準図	2- 4	補助工法
1- 4 - 5	〃 標準構造図（600×900×1200）	1- 5 - 3	内副管設置標準図	2- 4 - 1	薬液注入工寸法表
1- 4 - 6	3号組立人孔標準構造図	1- 5 - 4	外副管工数量表		
1- 4 - 7	4号組立人孔標準構造図	1- 6	柵及び取付管	第3章 付帯工	
1- 4 - 8	5号組立人孔標準構造図	1- 6 - 1	柵設置位置平面図	3- 1	舗装復旧
1- 4 - 9	楕円組立人孔標準構造図	1- 6 - 2	柵設置標準図	3- 1 - 1	舗装復旧断面図(国道)
1- 4 - 10	0号組立人孔標準構造図	1- 6 - 3	支管取付詳細図	3- 1 - 2	〃 （府道）
1- 4 - 11	Y号組立人孔標準構造図	1- 6 - 4	公共柵標準構造図	3- 1 - 3	〃 （市道）
1- 4 - 12	S号組立人孔標準構造図	1- 6 - 5	公共柵標準構造図	3- 1 - 4	〃 （私道）
1- 4 - 13	踊り場付組立人孔標準構造図	1- 6 - 6	簡易柵標準構造図	3- 2	道路排水柵及び側こう
1- 4 - 14	1号現打人孔標準構造図	1- 6 - 7	塩ビ製柵標準構造図， 取付管布設標準図	3- 2 - 1	L形柵標準構造図
1- 4 - 15	〃 底版配筋図	1- 6 - 8	L形柵標準構造図	3- 2 - 2	プレキャストL型側こう （P L 1型）
1- 4 - 16	2号現打人孔標準構造図	1- 7	路面覆工	3- 2 - 3	〃 〃 （P L 4型）
1- 4 - 17	〃 底版配筋図	1- 7 - 1	覆工鉄板（縞鋼板）寸法表	3- 2 - 4	〃 U型側こう （P U 1型）
1- 4 - 18	3号現打人孔標準構造図			3- 2 - 5	〃 〃 ぶた （P C 1型）
1- 4 - 19	〃 頂版配筋図			3- 2 - 6	〃 U型側こう （P U 2型）
1- 4 - 20	〃 底版配筋図			3- 2 - 7	〃 〃 ぶた （P C 3型）
1- 4 - 21	4号現打人孔標準構造図			3- 2 - 8	場所打ちU型側こう （U 2型）
1- 4 - 22	〃 頂版配筋図			3- 2 - 9	歩車道境界ブロック

第1章 開削工法

1—1 概 要

開削工法延長説明図



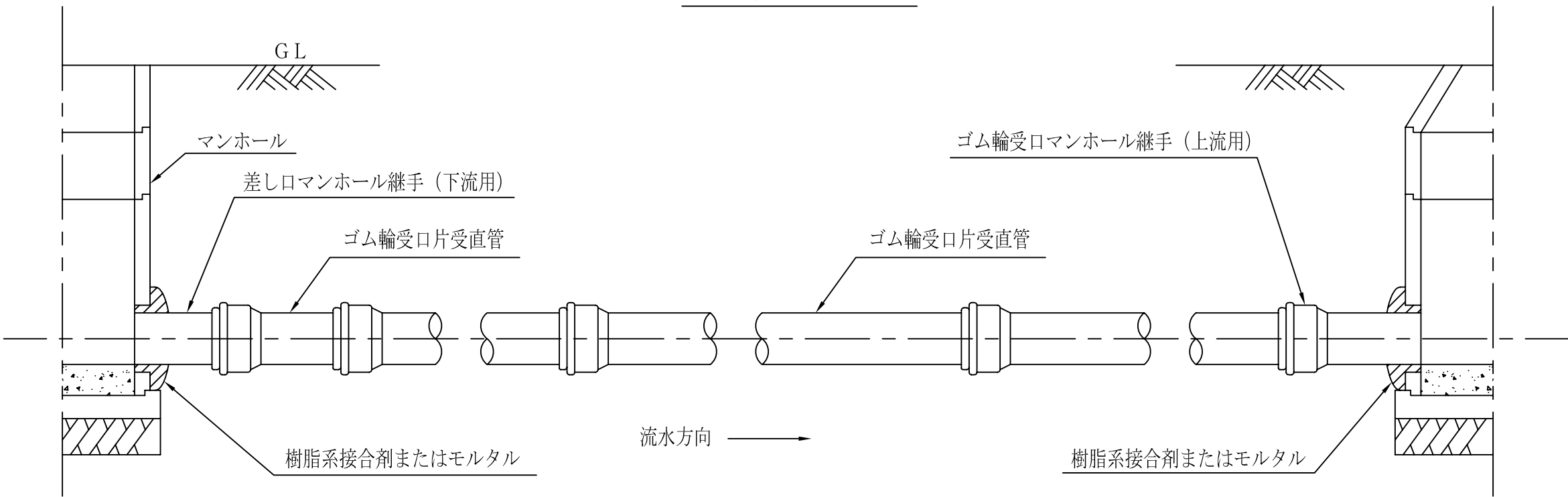
図面名	開削工法延長説明図		
縮 尺	NON	作成年月	H11.3.31

1—2 管 渠

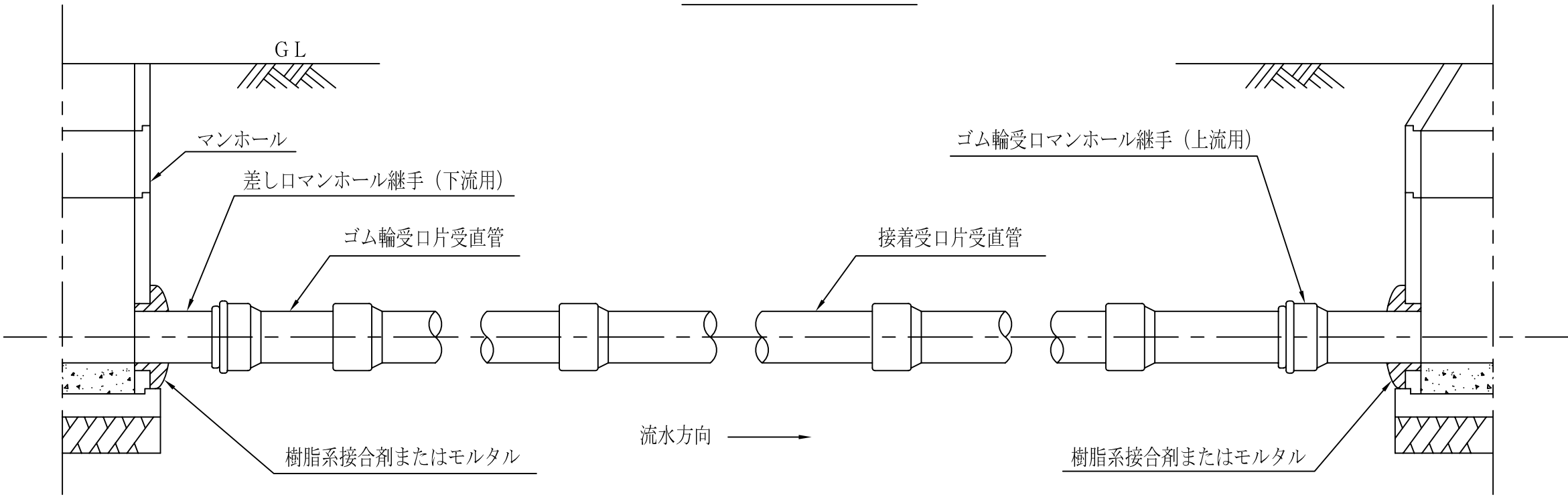
硬質塩化ビニル管配管図

(開 削)

ゴム輪接合方式



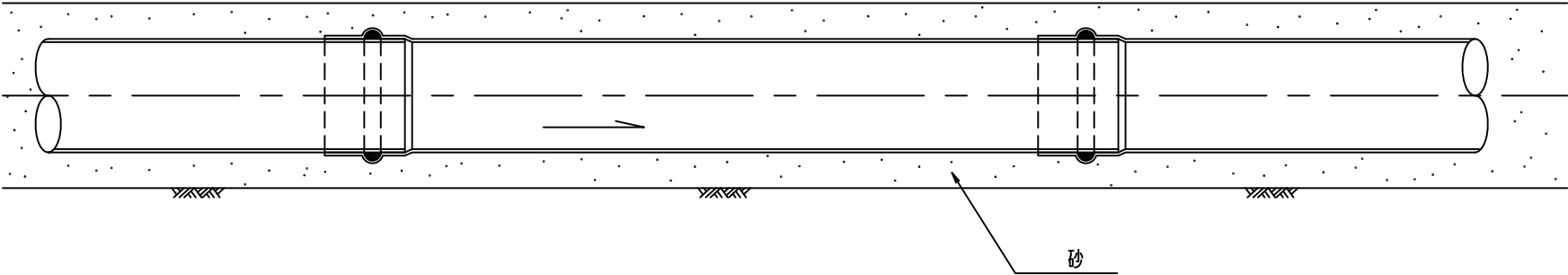
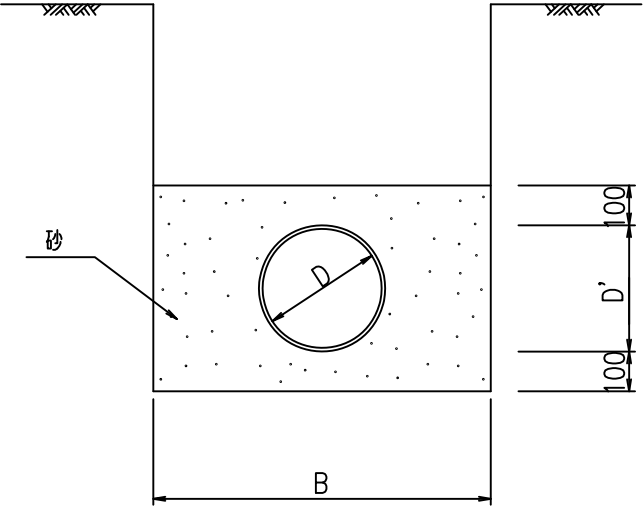
接着接合方式



図面名	硬質塩化ビニル管配管図		
縮 尺	NON	作成年月	H11.3.31

硬質塩化ビニル管敷設図(φ150～φ600)
砂基礎(素掘り)

素掘りの場合



残土量は10m当り

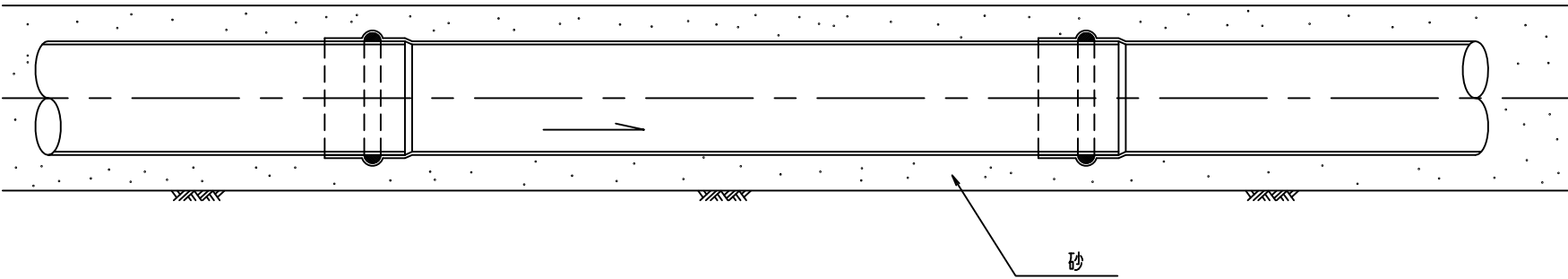
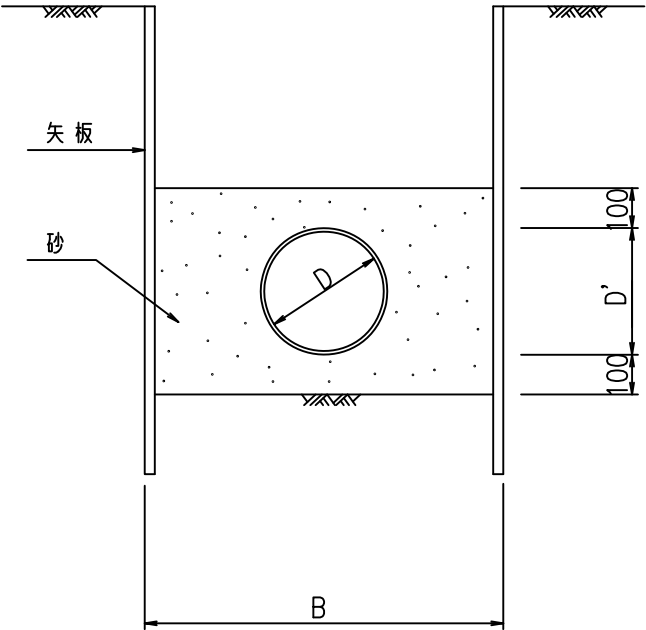
呼び径 (D) (mm)	外径 (D′) (mm)	掘削幅 (B) (m)	掘削残土量 (m ³)	
			砂	残土
150	165	0.75	2.52	2.74
200	216	0.80	2.96	3.33
250	267	0.85	3.41	3.97
300	318	0.90	3.87	4.66
350	370	0.95	4.34	5.42
400	420	1.00	4.82	6.20
450	470	1.05	5.30	7.04
500	520	1.10	5.80	7.92
600	630	1.25	7.26	10.38

図面名	硬質塩化ビニル管敷設図(φ150～φ600) 砂基礎(素掘り)		
縮 尺	NON	作成年月	H30.2.1

硬質塩化ビニル管敷設図(φ150～φ600)

砂基礎(アルミ製矢板)

アルミ製矢板使用の場合



残土量は10m当り

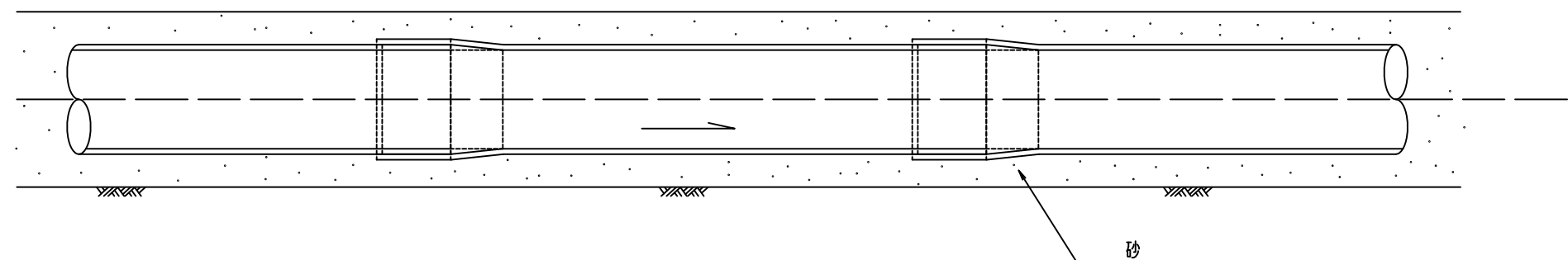
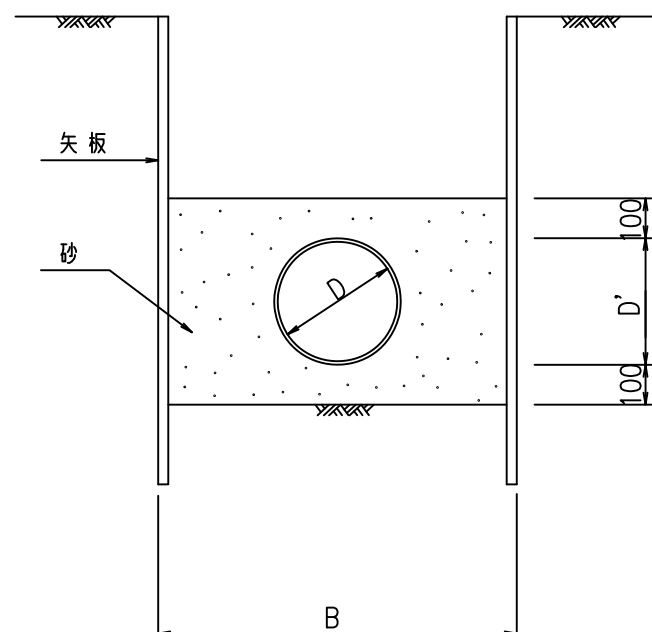
呼び径 (D) (mm)	外径 (D′) (mm)	掘削幅 (B) (m)	掘削残土量 (m ³)	
			砂	残土
150	165	1.05	3.62	3.83
200	216	1.05	4.00	4.37
250	267	1.05	4.34	4.90
300	318	1.05	4.65	5.44
350	370	1.05	4.91	5.99
400	420	1.10	5.44	6.82
450	470	1.15	5.97	7.71
500	520	1.20	6.52	8.64
600	630	1.30	7.67	10.79

図面名	硬質塩化ビニル管敷設図(φ150～φ600) 砂基礎(アルミ製矢板)		
縮 尺	NON	作成年月	H30.2.1

強化プラスチック複合管敷設図（φ200～φ800）

B形 砂基礎（アルミ製矢板）

アルミ製矢板使用の場合



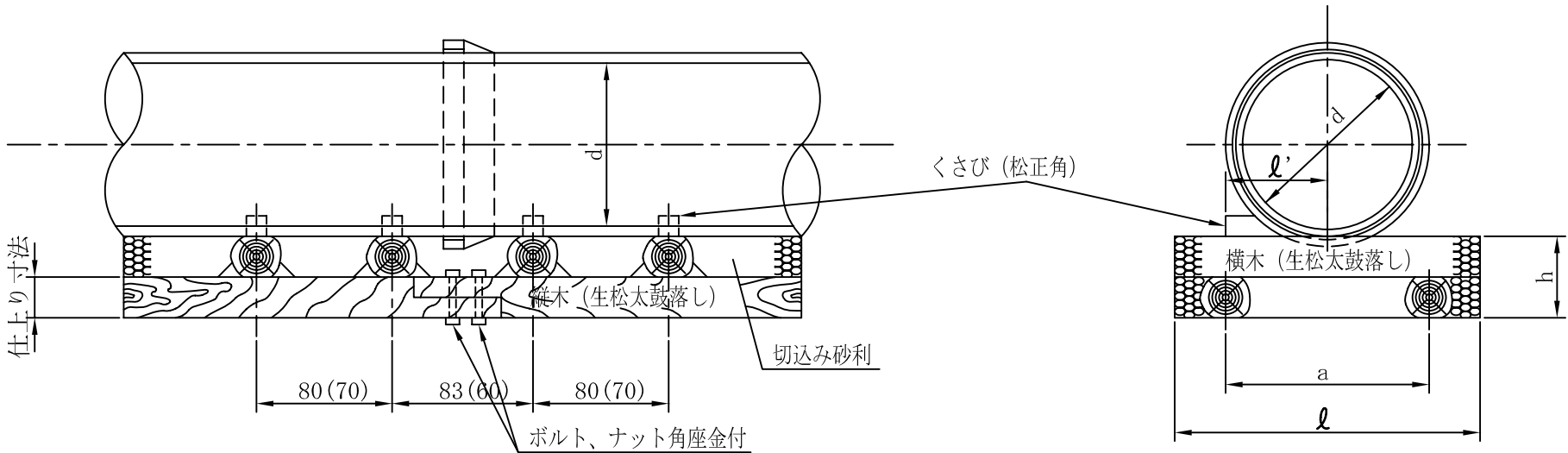
残土量は10m当り

呼び径 (D) (mm)	外径 (D') (mm)	掘削幅 (B) (m)	掘削残土量 (m ³)	
			砂	残土
200	214	1.05	3.99	4.35
250	265	1.05	4.33	4.88
300	316	1.05	4.63	5.42
350	367	1.05	4.90	5.95
400	418	1.10	5.43	6.80
450	469	1.15	5.97	7.69
500	520	1.20	6.52	8.64
600	624	1.30	7.66	10.71
700	728	1.40	8.83	12.99
800	832	1.50	10.05	15.48

図面名	強化プラスチック複合管敷設図（φ200～φ800） B形 砂基礎（アルミ製矢板）		
縮 尺	NON	作成年月	H30.2.1

遠心力鉄筋コンクリート管敷設図（φ250～φ1800）

（はしご胴木基礎）



仕上り寸法×2以上
（ ）内数値は長さ2000mm管

は し ご 胴 木 基 礎 寸 法 表

（単位：mm）

内径（d）	縦木間隔（a）	基礎幅（ <i>ℓ</i> ）	基礎厚（h）	くさび長さ（ <i>ℓ</i> ′）
250～350	300	450	165	150
400	300	450	165	150
450～600	400	600	180	200
700～1000	600	900	240	300
1100～1200	800	1200	240	400
1350	1000	1500	240	400
1500	1000	1500	300	400
1650～1800	1200	1800	300	400

は し ご 胴 木 基 礎 材 料 表

（1m当り）

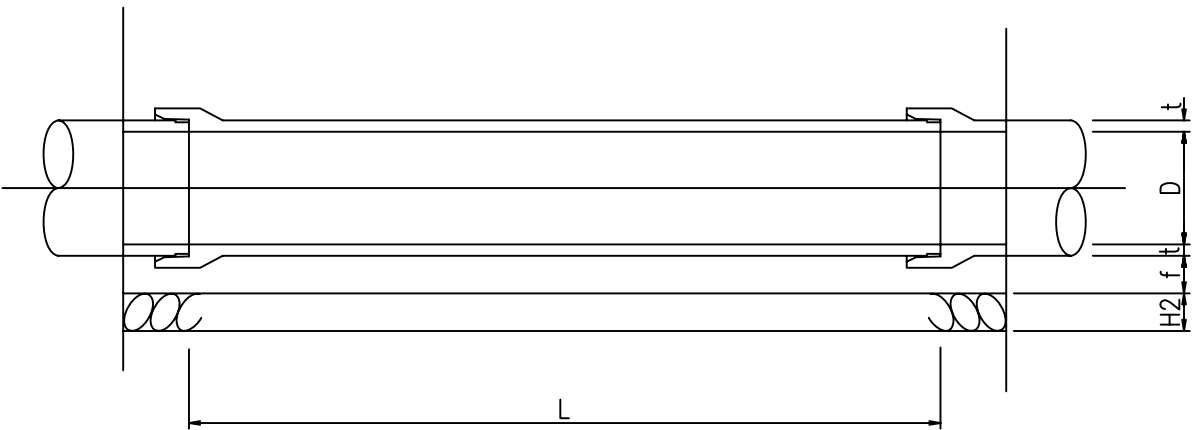
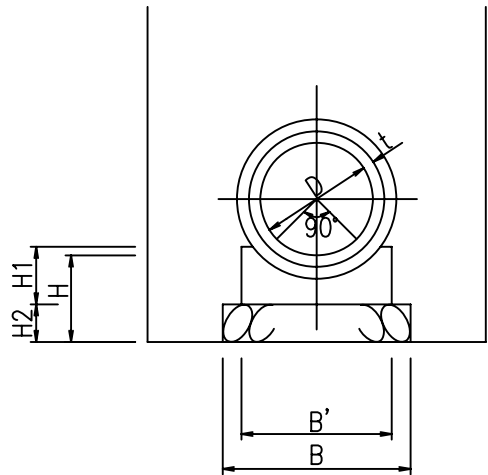
内径 （mm） 種目 形状	生松太鼓落し （横木材）			生松太鼓落し （縦木材）			松 正 割 （角）		
	長さ m	末口 cm	仕上げ cm	長さ m	末口 cm	仕上げ cm	長さ m	末口 cm	仕上げ cm
250～350	1.8	10.5	7.5	4.0	12.0	9.0	4.0	6.0	6.0
	0.0075m ³			0.0304m ³			0.0014m ³		
400	1.8	12.0	9.0	4.0	12.0	9.0	4.0	6.0	6.0
	0.0080m ³			0.0304m ³			0.0012m ³		
450～600	1.8	12.0	9.0	4.0	12.0	9.0	4.0	6.0	6.0
	0.0107m ³			0.0304m ³			0.0016m ³		
700～1000	1.8	15.0	12.0	4.0	15.0	12.0	4.0	7.5	7.5
	0.0253m ³			0.0479m ³			0.0040m ³		
1100～1200	4.0	15.0	12.0	4.0	15.0	12.0	4.0	7.5	7.5
	0.0370m ³			0.0479m ³			0.0056m ³		
1350	3.0	15.0	12.0	4.0	15.0	12.0	4.0	7.5	7.5
	0.0420m ³			0.0479m ³			0.0056m ³		
1500	3.0	18.0	15.0	1.0	18.0	15.0	4.0	9.0	9.0
	0.0599m ³			0.0703m ³			0.0080m ³		
1650～1800	1.8	18.0	15.0	1.0	18.0	15.0	4.0	9.0	9.0
	0.0716m ³			0.0703m ³			0.0080m ³		

注 上段：形状
下段：換算立法メートル

図面名	遠心力鉄筋コンクリート管敷設図（φ250～φ1800） （はしご胴木基礎）		
縮 尺	NON	作成年月	H11.3.31

遠心力鉄筋コンクリート管敷設図(φ250～φ1350)

B形 コンクリート基礎(90°)

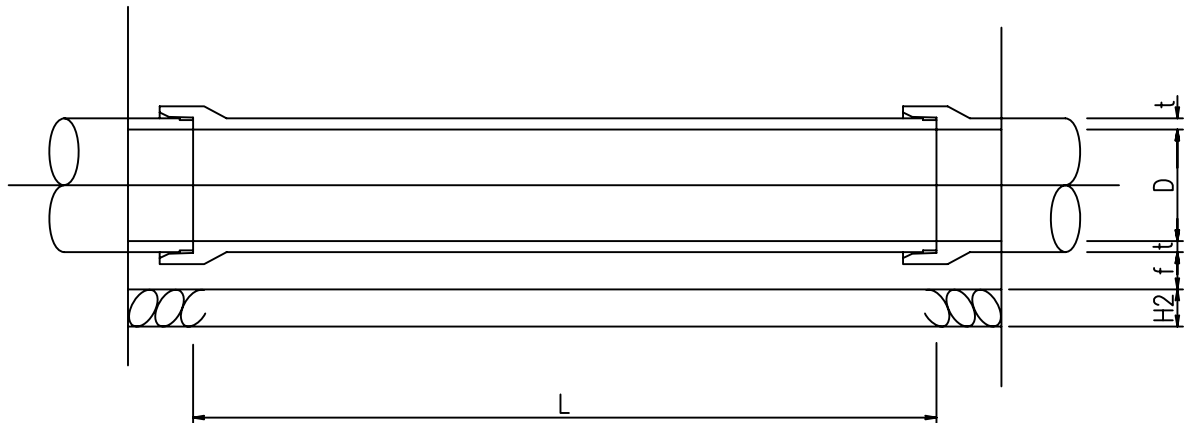
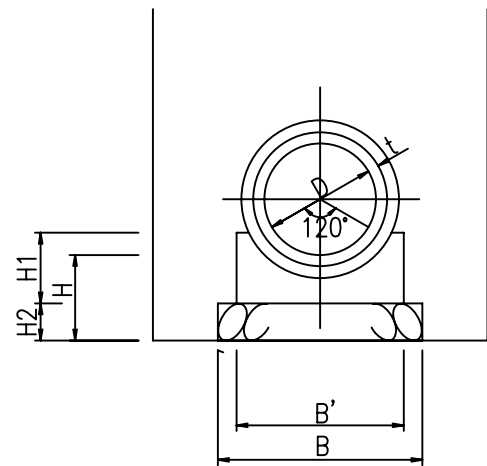


残土，型枠は10m当り															
D (mm)	L (m)	t (mm)	H (mm)	H1 (mm)	H2 (mm)	f (mm)	B' (mm)	B (mm)		管残土 (m³)	コンクリート (m³)	砕石 (m³)	残土計	型枠 (m²)	摘要
250	2.00	28	278	150	150	100	450	650		0.74	0.61	0.98	2.33	3.00	
300	2.00	30	280	160	150	100	500	700		1.02	0.71	1.05	2.78	3.20	
350	2.00	32	282	170	150	100	550	750		1.35	0.81	1.13	3.29	3.40	
400	2.43	35	335	220	150	150	550	750		1.73	1.05	1.13	3.91	4.40	
450	〃	38	338	230	150	150	600	800		2.17	1.18	1.20	4.55	4.60	
500	〃	42	342	240	150	150	650	850		2.68	1.32	1.28	5.28	4.80	
600	〃	50	350	260	150	150	750	950		3.85	1.60	1.43	6.88	5.20	
700	〃	58	408	320	150	200	850	1050		5.23	2.25	1.58	9.06	6.40	
800	〃	66	416	340	150	200	950	1150		6.82	2.61	1.73	11.16	6.80	
900	〃	75	425	360	150	200	1050	1250		8.65	2.99	1.88	13.52	7.20	
1000	〃	82	482	380	200	200	1200	1400		10.64	3.59	2.80	17.03	7.60	
1100	〃	88	538	440	200	250	1300	1500		12.78	4.56	3.00	20.34	8.80	
1200	〃	95	545	460	200	250	1400	1600		15.17	5.06	3.20	23.43	9.20	
1350	〃	103	553	480	200	250	1600	1800		19.01	5.95	3.60	28.56	9.60	

図面名	遠心力鉄筋コンクリート管敷設図(φ250～φ1350) B形 コンクリート基礎(90°)		
縮 尺	NON	作成年月	H11.3.31

遠心力鉄筋コンクリート管敷設図(φ 250～φ 1350)

B形 コンクリート基礎(120°)

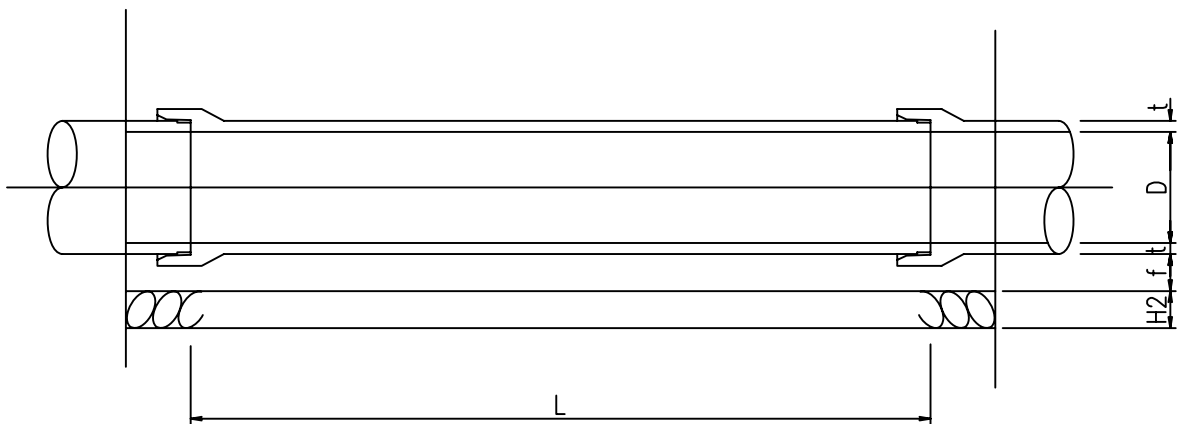
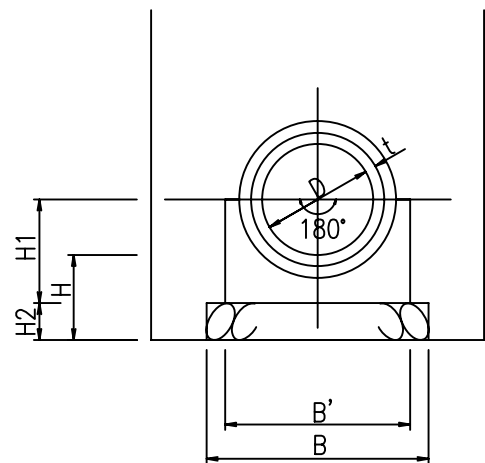


残土，型枠は10m当り															
D (mm)	L (m)	t (mm)	H (mm)	H1 (mm)	H2 (mm)	f (mm)	B' (mm)	B (mm)		管残土 (m ³)	コンクリート (m ³)	砕石 (m ³)	残土計	型枠 (m ²)	摘要
250	2.00	28	278	180	150	100	500	700		0.74	0.76	1.05	2.55	3.60	
300	2.00	30	280	190	150	100	550	750		1.02	0.85	1.13	3.00	3.80	
350	2.00	32	282	210	150	100	600	800		1.35	1.00	1.20	3.55	4.20	
400	2.43	35	335	270	150	150	650	850		1.73	1.42	1.28	4.43	5.40	
450	〃	38	338	290	150	150	700	900		2.17	1.61	1.35	5.13	5.80	
500	〃	42	342	300	150	150	750	950		2.68	1.73	1.43	5.84	6.00	
600	〃	50	350	330	150	150	850	1050		3.85	2.05	1.58	7.48	6.60	
700	〃	58	408	410	150	200	950	1150		5.23	2.87	1.73	9.83	8.20	
800	〃	66	416	440	150	200	1100	1300		6.82	3.51	1.95	12.28	8.80	
900	〃	75	425	470	150	200	1200	1400		8.65	3.95	2.10	14.70	9.40	
1000	〃	82	482	500	200	200	1300	1500		10.64	4.42	3.00	18.06	10.00	
1100	〃	88	538	570	200	250	1450	1650		12.78	5.77	3.30	21.85	11.40	
1200	〃	95	545	600	200	250	1600	1800		15.17	6.64	3.60	25.41	12.00	
1350	〃	103	553	640	200	250	1750	1950		19.01	7.49	3.90	30.40	12.80	

図面名	遠心力鉄筋コンクリート管敷設図(φ 250～φ 1350) B形 コンクリート基礎(120°)			
縮 尺	NON	作成年月	H11.3.31	

遠心力鉄筋コンクリート管敷設図(φ 250～φ 1350)

B形 コンクリート基礎(180°)



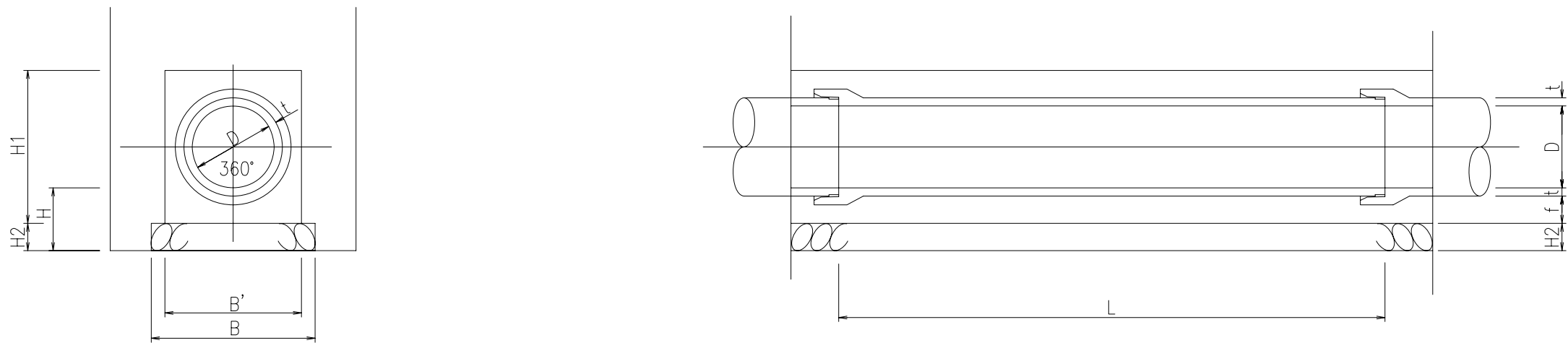
残土，型枠は10m当り

D (mm)	L (m)	t (mm)	H (mm)	H1 (mm)	H2 (mm)	f (mm)	B' (mm)	B (mm)		管残土 (m ³)	コンクリート (m ³)	砕石 (m ³)	残土計	型枠 (m ²)	摘要
250	2.00	28	278	260	150	100	550	750		0.74	1.06	1.13	2.93	5.20	
300	2.00	30	280	280	150	100	600	800		1.02	1.17	1.20	3.39	5.60	
350	2.00	32	282	310	150	100	650	850		1.35	1.34	1.28	3.97	6.20	
400	2.43	35	335	390	150	150	700	900		1.73	1.86	1.35	4.94	7.80	
450	〃	38	338	420	150	150	750	950		2.17	2.06	1.43	5.66	8.40	
500	〃	42	342	450	150	150	800	1000		2.68	2.26	1.50	6.44	9.00	
600	〃	50	350	500	150	150	900	1100		3.85	2.58	1.65	8.08	10.00	
700	〃	58	408	610	150	200	1050	1250		5.23	3.79	1.88	10.90	12.20	
800	〃	66	416	670	150	200	1200	1400		6.82	4.63	2.10	13.55	13.40	
900	〃	75	425	730	150	200	1350	1550		8.65	5.53	2.33	16.51	14.60	
1000	〃	82	482	790	200	200	1450	1650		10.64	6.14	3.30	20.08	15.80	
1100	〃	88	538	890	200	250	1600	1800		12.78	7.85	3.60	24.23	17.80	
1200	〃	95	545	950	200	250	1750	1950		15.17	9.04	3.90	28.11	19.00	
1350	〃	103	553	1030	200	250	1900	2100		19.01	10.07	4.20	33.28	20.60	

図面名	遠心力鉄筋コンクリート管敷設図(φ 250～φ 1350) B形 コンクリート基礎(180°)		
縮 尺	NON	作成年月	H11.3.31

遠心力鉄筋コンクリート管敷設図(φ250～φ1350)

B形 コンクリート基礎(360°)

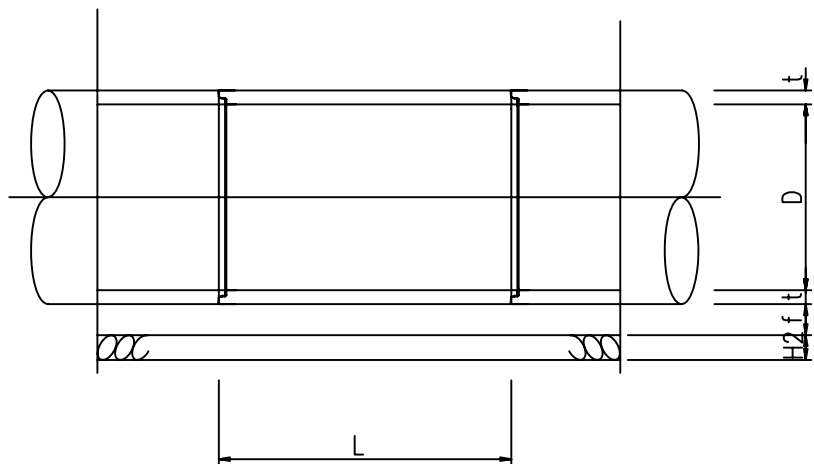
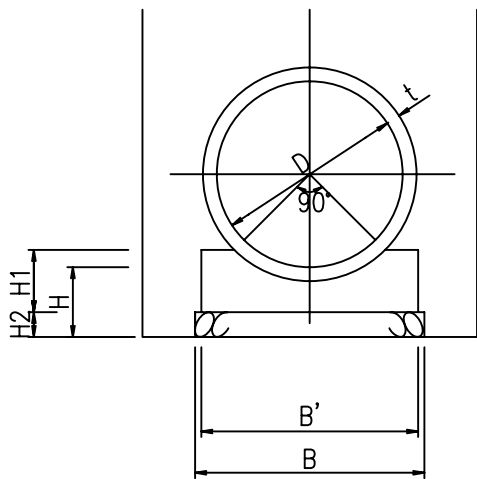


残土，型枠は10m当り															
D (mm)	L (m)	t (mm)	H (mm)	H1 (mm)	H2 (mm)	f (mm)	B' (mm)	B (mm)		管残土 (m ³)	コンクリート (m ³)	砕石 (m ³)	残土計	型枠 (m ²)	摘要
250	2.00	28	278	510	150	100	550	750		0.74	2.07	1.13	3.94	10.20	
300	2.00	30	280	560	150	100	600	800		1.02	2.34	1.20	4.56	11.20	
350	2.00	32	282	620	150	100	650	850		1.35	2.68	1.28	5.31	12.40	
400	2.43	35	335	770	150	150	700	900		1.73	3.66	1.35	6.74	15.40	
450	〃	38	338	830	150	150	750	950		2.17	4.05	1.43	7.65	16.60	
500	〃	42	342	890	150	150	800	1000		2.68	4.44	1.50	8.62	17.80	
600	〃	50	350	1000	150	150	900	1100		3.85	5.15	1.65	10.65	20.00	
700	〃	58	408	1220	150	200	1050	1250		5.23	7.58	1.88	14.69	24.40	
800	〃	66	416	1340	150	200	1200	1400		6.82	9.26	2.10	18.18	26.80	
900	〃	75	425	1450	150	200	1350	1550		8.65	10.92	2.33	21.90	29.00	
1000	〃	82	482	1570	200	200	1450	1650		10.64	12.13	3.30	26.07	31.40	
1100	〃	88	538	1780	200	250	1600	1800		12.78	15.70	3.60	32.08	35.60	
1200	〃	95	545	1890	200	250	1750	1950		15.17	17.91	3.90	36.98	37.80	
1350	〃	103	553	2060	200	250	1900	2100		19.01	20.13	4.20	43.34	41.20	

図面名	遠心力鉄筋コンクリート管敷設図(φ250～φ1350) B形 コンクリート基礎(360°)			
縮 尺	NON	作成年月	H11.3.31	

遠心力鉄筋コンクリート管敷設図(φ 1500～φ 2400)

C形 コンクリート基礎(90°)



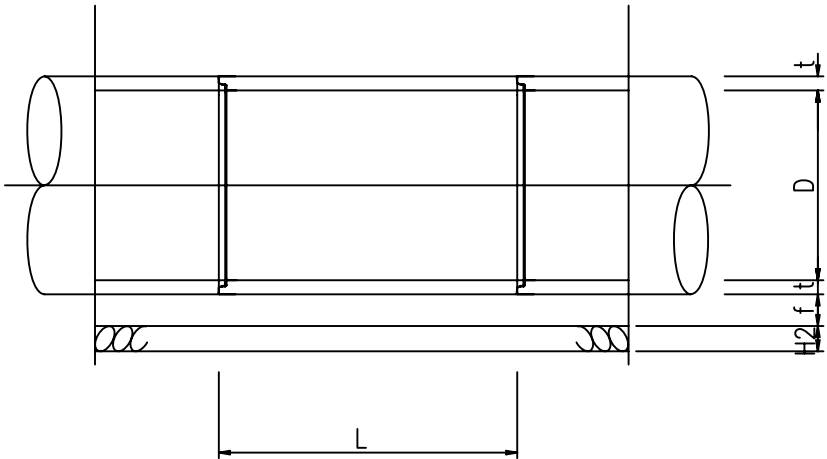
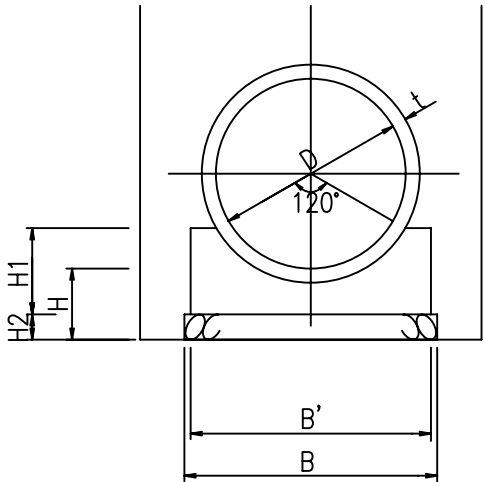
残土，型枠は10m当り

D (mm)	L (m)	t (mm)	H (mm)	H1 (mm)	H2 (mm)	f (mm)	B' (mm)	B (mm)		管残土 (m ³)	コンクリート (m ³)	碎石 (m ³)	残土計	型枠 (m ²)	摘要
1500	2.36	112	562	510	200	250	1750	1950		23.33	6.81	3.90	34.04	10.20	
1650	〃	120	620	580	200	300	1900	2100		28.04	8.47	4.20	40.71	11.60	
1800	〃	127	627	610	200	300	2100	2300		33.12	9.80	4.60	47.52	12.20	
2000	〃	145	645	640	200	300	2300	2500		41.17	10.98	5.00	57.15	12.80	
2200	〃	160	760	720	250	350	2500	2700		49.85	13.48	6.75	70.08	14.40	
2400	〃	175	775	760	250	350	2700	2900		59.37	15.13	7.25	81.75	15.20	

図面名	遠心力鉄筋コンクリート管敷設図(φ 1500～φ 2400) C形 コンクリート基礎(90°)			
縮 尺	NON	作成年月	H11.3.31	

遠心力鉄筋コンクリート管敷設図(φ 1500～φ 2400)

C形 コンクリート基礎(120°)

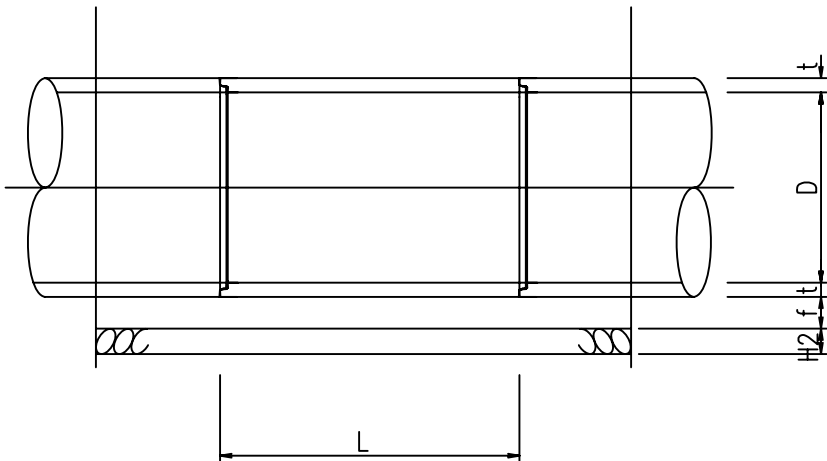
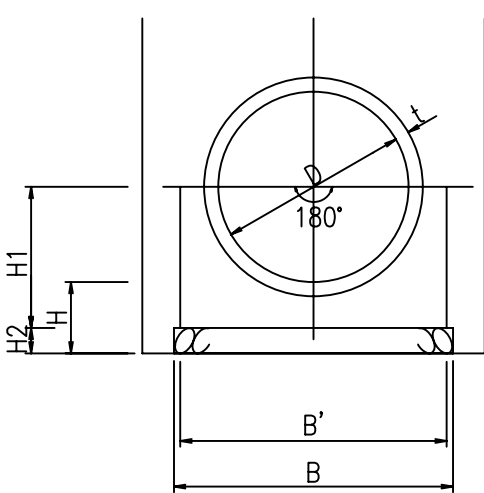


残土, 型枠は10m当り															
D (mm)	L (m)	t (mm)	H (mm)	H1 (mm)	H2 (mm)	f (mm)	B' (mm)	B (mm)		管残土 (m ³)	コンクリート (m ³)	砕石 (m ³)	残土計	型枠 (m ²)	摘要
1500	2.36	112	562	690	200	250	1950	2150		23.33	8.90	4.30	36.53	13.80	
1650	〃	120	620	780	200	300	2150	2350		28.04	11.29	4.70	44.03	15.60	
1800	〃	127	627	820	200	300	2300	2500		33.12	12.39	5.00	50.51	16.40	
2000	〃	145	645	880	200	300	2550	2750		41.17	14.39	5.50	61.06	17.60	
2200	〃	160	760	980	250	350	2750	2950		49.85	17.21	7.38	74.44	19.60	
2400	〃	175	775	1040	250	350	2950	3150		59.37	19.08	7.88	86.33	20.80	

図面名	遠心力鉄筋コンクリート管敷設図(φ 1500～φ 2400) C形 コンクリート基礎(120°)			
縮 尺	NON	作成年月	H11.3.31	

遠心力鉄筋コンクリート管敷設図(φ1500～φ2400)

C形 コンクリート基礎(180°)

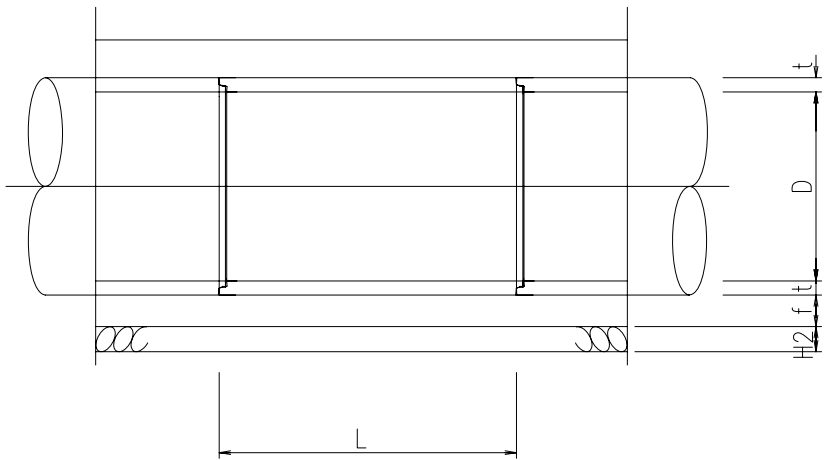
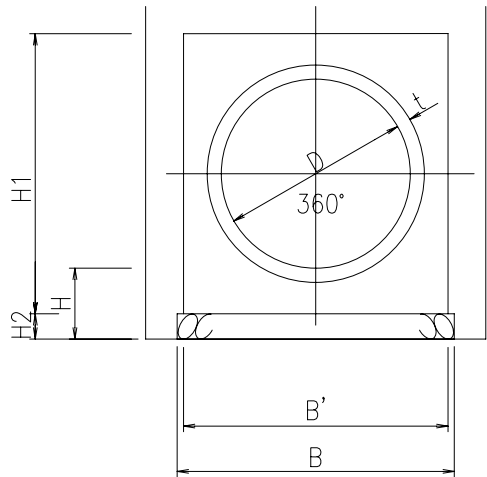


残土，型枠は10m当り															
D (mm)	L (m)	t (mm)	H (mm)	H1 (mm)	H2 (mm)	f (mm)	B' (mm)	B (mm)		管残土 (m ³)	コンクリート (m ³)	砕石 (m ³)	残土計	型枠 (m ²)	摘要
1500	2.36	112	562	1120	200	250	2100	2300		23.33	11.85	4.60	39.78	22.40	
1650	〃	120	620	1250	200	300	2350	2550		28.04	15.35	5.10	48.49	25.00	
1800	〃	127	627	1330	200	300	2500	2700		33.12	16.69	5.40	55.21	26.60	
2000	〃	145	645	1450	200	300	2800	3000		41.17	20.02	6.00	67.19	29.00	
2200	〃	160	760	1610	250	350	3000	3200		49.85	23.37	8.00	81.22	32.20	
2400	〃	175	775	1730	250	350	3200	3400		59.37	25.68	8.50	93.55	34.60	

図面名	遠心力鉄筋コンクリート管敷設図(φ1500～φ2400) C形 コンクリート基礎(180°)			
縮 尺	NON	作成年月	H11.3.31	

遠心力鉄筋コンクリート管敷設図(φ1500～φ2400)

C形 コンクリート基礎(360°)



残土，型枠は10m当り

D (mm)	L (m)	t (mm)	H (mm)	H1 (mm)	H2 (mm)	f (mm)	B' (mm)	B (mm)		管残土 (m ³)	コンクリート (m ³)	砕石 (m ³)	残土計	型枠 (m ²)	摘要
1500	2.36	112	562	2230	200	250	2100	2300		23.33	23.50	4.60	51.43	44.60	
1650	〃	120	620	2490	200	300	2350	2550		28.04	30.47	5.10	63.61	49.80	
1800	〃	127	627	2660	200	300	2500	2700		33.12	33.38	5.40	71.90	53.20	
2000	〃	145	645	2890	200	300	2800	3000		41.17	39.75	6.00	86.92	57.80	
2200	〃	160	760	3220	250	350	3000	3200		49.85	46.75	8.00	104.60	64.40	
2400	〃	175	775	3450	250	350	3200	3400		59.37	51.03	8.50	118.90	69.00	

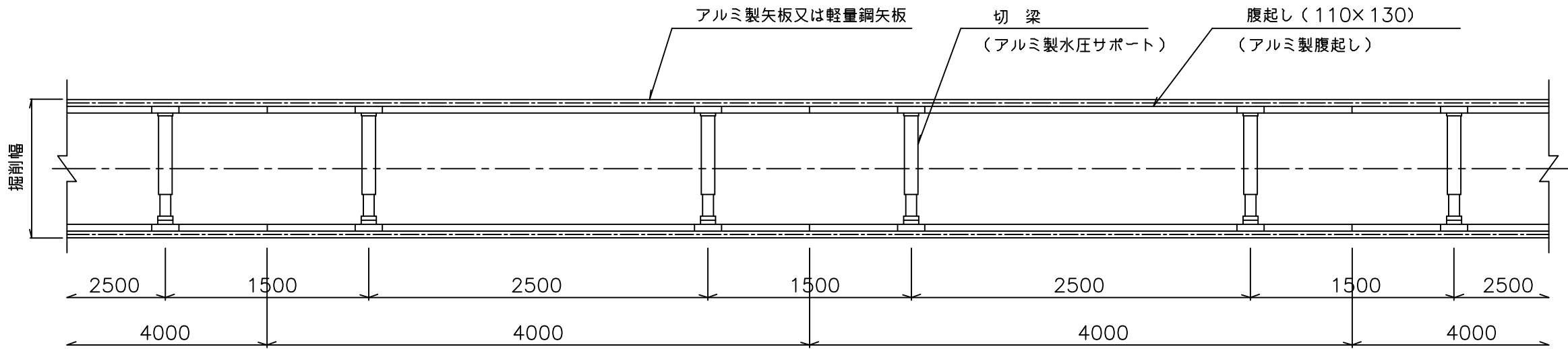
図面名 遠心力鉄筋コンクリート管敷設図(φ1500～φ2400)
C形 コンクリート基礎(360°)

縮 尺 NON 作成年月 H11.3.31

1—3 土 留

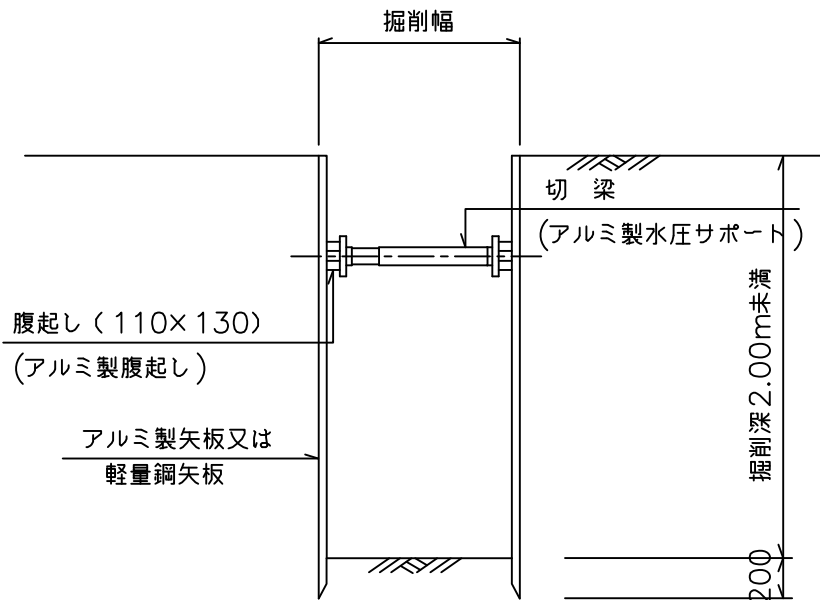
土留工標準図

平面图

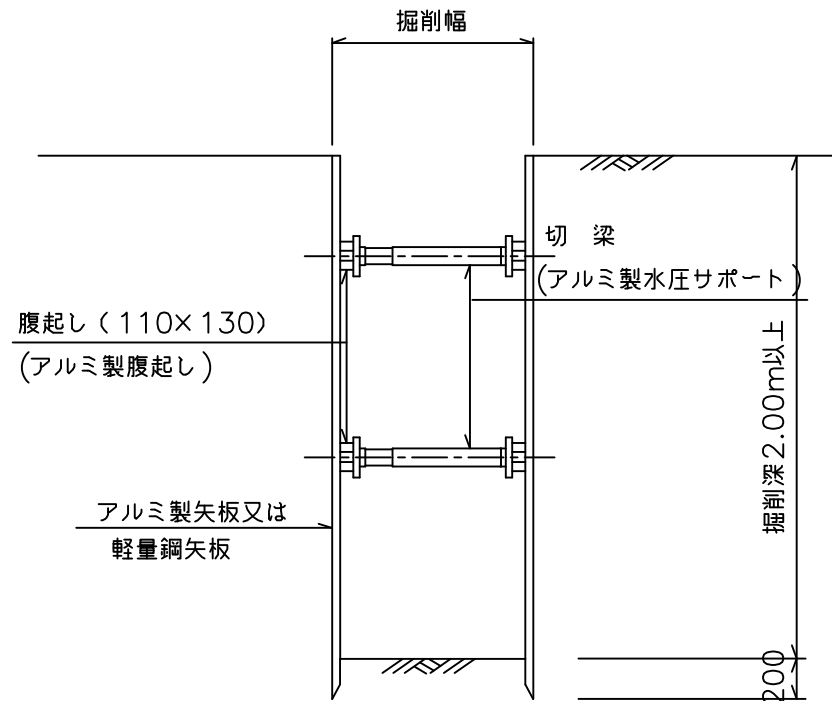


横断面図

支保工1段



支保工 2段

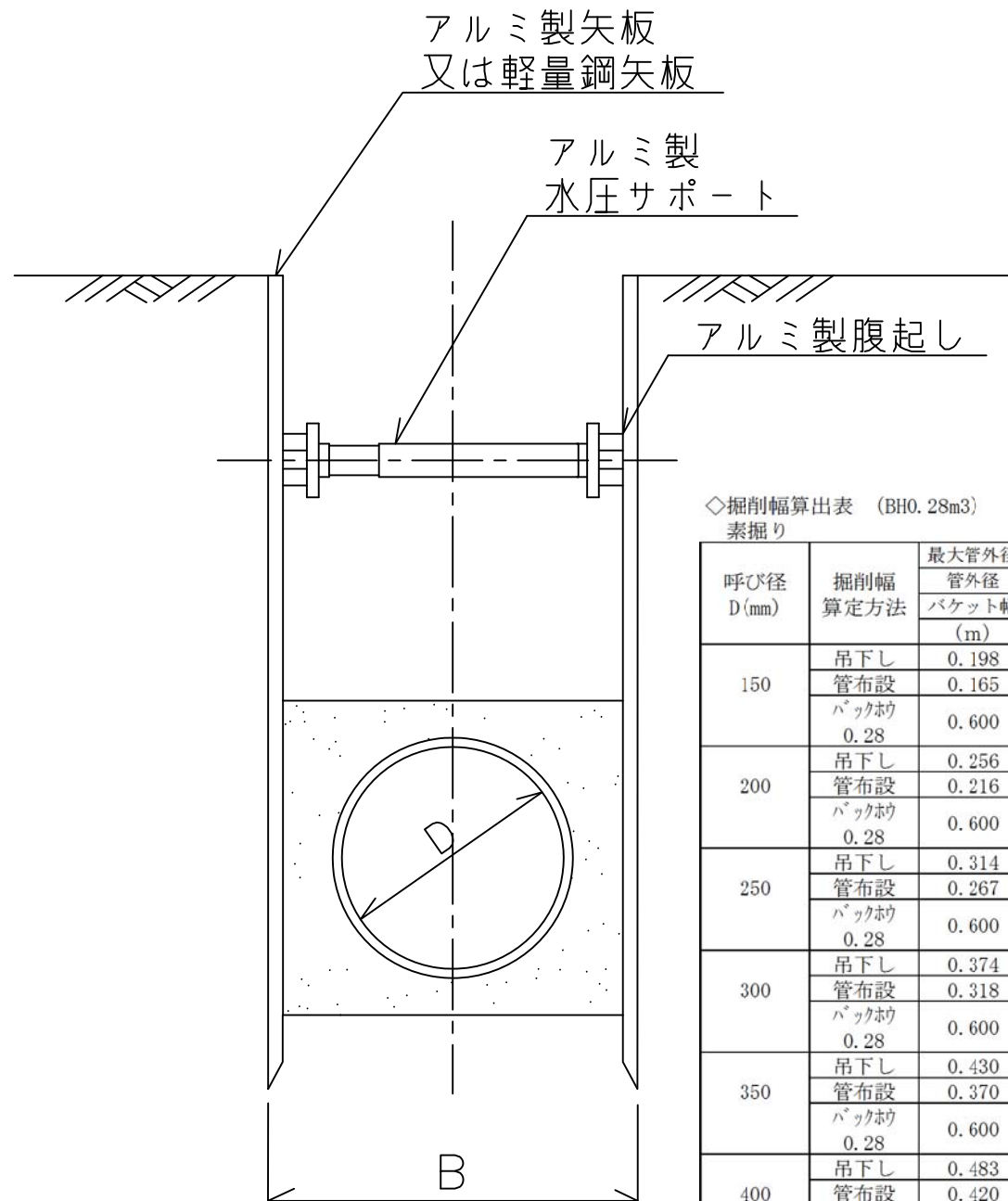


單位 (mm)

図面名	土 留 工 標 準 図		
縮 尺	1:40	作成年月	H30.2.1

硬質塩化ビニル管掘削断面図

(φ 150～ φ 600)



◇掘削幅算出表 (BH0. 28m3)
素掘り

呼び径 D(mm)	掘削幅 算定方法	最大管外径	余裕幅 (m)	腹起材幅 (m)	矢板材 (m)	掘削幅 B(m)	採用掘削幅 B(m)
		管外径					
		バケット幅 (m)					
150	吊下し	0.198	0.15	—	—	0.348	0.75
	管布設	0.165	0.60	—	—	0.765	
	バックホウ 0.28	0.600	0.15	—	—	0.750	
200	吊下し	0.256	0.15	—	—	0.406	0.80
	管布設	0.216	0.60	—	—	0.816	
	バックホウ 0.28	0.600	0.15	—	—	0.750	
250	吊下し	0.314	0.15	—	—	0.464	0.85
	管布設	0.267	0.60	—	—	0.867	
	バックホウ 0.28	0.600	0.15	—	—	0.750	
300	吊下し	0.374	0.15	—	—	0.524	0.90
	管布設	0.318	0.60	—	—	0.918	
	バックホウ 0.28	0.600	0.15	—	—	0.750	
350	吊下し	0.430	0.15	—	—	0.580	0.95
	管布設	0.370	0.60	—	—	0.970	
	バックホウ 0.28	0.600	0.15	—	—	0.750	
400	吊下し	0.483	0.15	—	—	0.633	1.00
	管布設	0.420	0.60	—	—	1.020	
	バックホウ 0.28	0.600	0.15	—	—	0.750	
450	吊下し	0.539	0.15	—	—	0.689	1.05
	管布設	0.470	0.60	—	—	1.070	
	バックホウ 0.28	0.600	0.15	—	—	0.750	
500	吊下し	0.592	0.15	—	—	0.742	1.10
	管布設	0.520	0.60	—	—	1.120	
	バックホウ 0.28	0.600	0.15	—	—	0.750	
600	吊下し	0.725	0.15	—	—	0.875	1.25
	管布設	0.630	0.60	—	—	1.230	
	バックホウ 0.28	0.600	0.15	—	—	0.750	

◇掘削幅算出表 (BH0. 28m3)
矢板あり

呼び径 D(mm)	掘削幅 算定方法	最大管外径	余裕幅 (m)	腹起材幅 (m)	アルミ矢板 (m)	軽量鋼矢板 (m)	掘削幅 B(m)	掘削幅 B(m)	採用掘削幅 アルミ矢板 B(m)	採用掘削幅 軽量鋼矢板 B(m)
		管外径								
		バケット幅 (m)								
150	吊下し	0.198	0.15	0.22	0.08	0.10	0.648	0.668	1.05	1.05
	管布設	0.165	0.60	—	0.08	0.10	0.845	0.865		
	バックホウ 0.28	0.600	0.15	0.22	0.08	0.10	1.050	1.070		
200	吊下し	0.256	0.15	0.22	0.08	0.10	0.706	0.726	1.05	1.05
	管布設	0.216	0.60	—	0.08	0.10	0.896	0.916		
	バックホウ 0.28	0.600	0.15	0.22	0.08	0.10	1.050	1.070		
250	吊下し	0.314	0.15	0.22	0.08	0.10	0.764	0.784	1.05	1.05
	管布設	0.267	0.60	—	0.08	0.10	0.947	0.967		
	バックホウ 0.28	0.600	0.15	0.22	0.08	0.10	1.050	1.070		
300	吊下し	0.374	0.15	0.22	0.08	0.10	0.824	0.844	1.05	1.05
	管布設	0.318	0.60	—	0.08	0.10	0.998	1.018		
	バックホウ 0.28	0.600	0.15	0.22	0.08	0.10	1.050	1.070		
350	吊下し	0.430	0.15	0.22	0.08	0.10	0.880	0.900	1.05	1.05
	管布設	0.370	0.60	—	0.08	0.10	1.050	1.070		
	バックホウ 0.28	0.600	0.15	0.22	0.08	0.10	1.050	1.070		
400	吊下し	0.483	0.15	0.22	0.08	0.10	0.933	0.953	1.10	1.10
	管布設	0.420	0.60	—	0.08	0.10	1.100	1.120		
	バックホウ 0.28	0.600	0.15	0.22	0.08	0.10	1.050	1.070		
450	吊下し	0.539	0.15	0.22	0.08	0.10	0.989	1.009	1.15	1.15
	管布設	0.470	0.60	—	0.08	0.10	1.150	1.170		
	バックホウ 0.28	0.600	0.15	0.22	0.08	0.10	1.050	1.070		
500	吊下し	0.592	0.15	0.22	0.08	0.10	1.042	1.062	1.20	1.20
	管布設	0.520	0.60	—	0.08	0.10	1.200	1.220		
	バックホウ 0.28	0.600	0.15	0.22	0.08	0.10	1.050	1.070		
600	吊下し	0.725	0.15	0.22	0.08	0.10	1.175	1.195	1.30	1.35
	管布設	0.630	0.60	—	0.08	0.10	1.310	1.330		
	バックホウ 0.28	0.600	0.15	0.22	0.08	0.10	1.050	1.070		

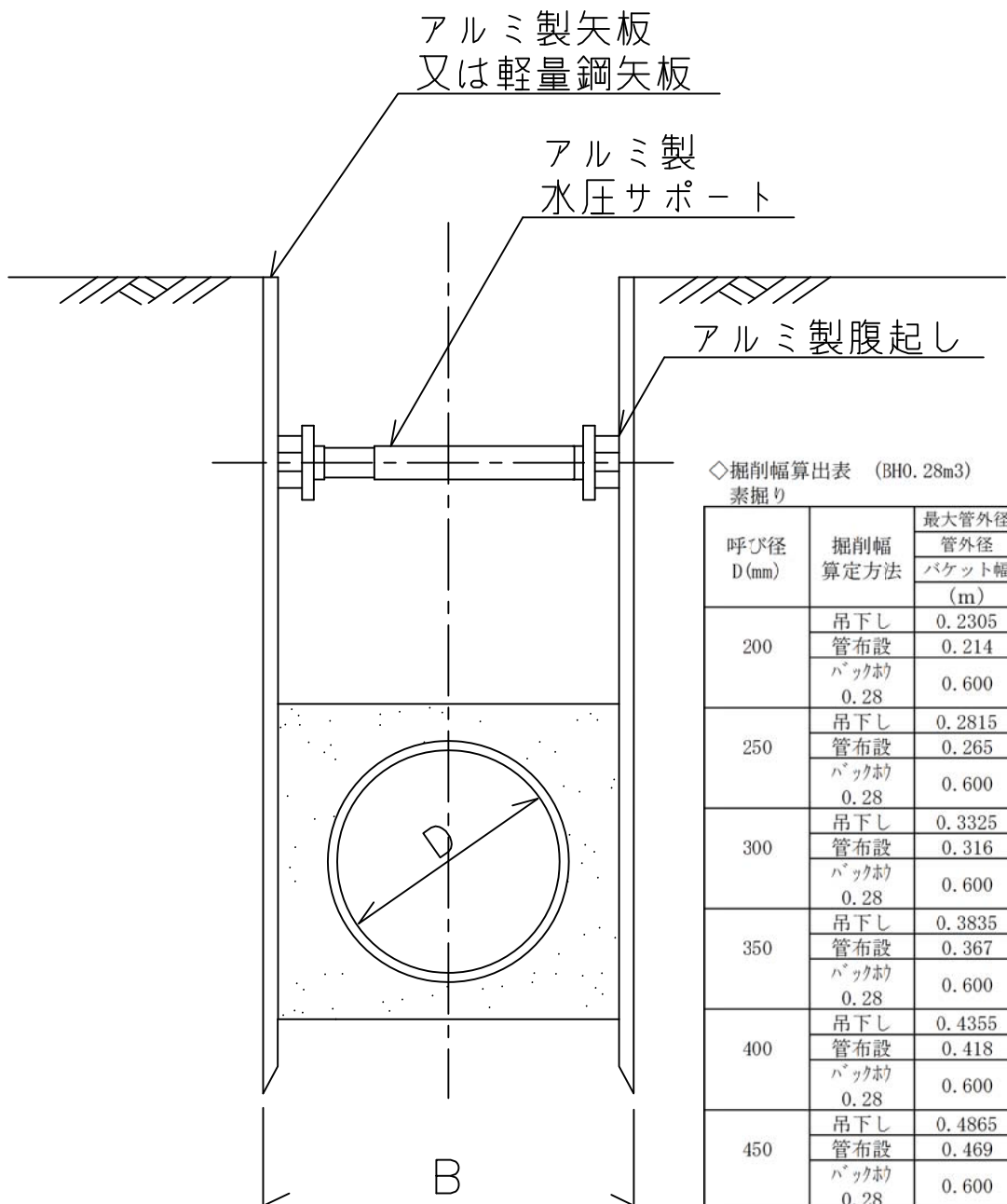
掘削深 2.0m未満 ——— 腹起し及び切り梁 1段とする。

掘削深 2.0m以上 ——— 腹起し及び切り梁 2段とする。

図面名	硬質塩化ビニル管掘削断面図		
縮 尺	NON	作成年月	H30.2.1

強化プラスチック複合管掘削断面図

(φ 200～φ 800)



◇掘削幅算出表 (BH0. 28m3)
素掘り

呼び径 D(mm)	掘削幅 算定方法	最大管外径	余裕幅 (m)	腹起材幅 (m)	矢板材 (m)	掘削幅 B(m)	採用 掘削幅 B(m)
		管外径 バケット幅 (m)					
200	吊下し	0.2305	0.15	—	—	0.381	0.80
	管布設	0.214	0.60	—	—	0.814	
	バックホウ 0.28	0.600	0.15	—	—	0.750	
250	吊下し	0.2815	0.15	—	—	0.432	0.85
	管布設	0.265	0.60	—	—	0.865	
	バックホウ 0.28	0.600	0.15	—	—	0.750	
300	吊下し	0.3325	0.15	—	—	0.483	0.90
	管布設	0.316	0.60	—	—	0.916	
	バックホウ 0.28	0.600	0.15	—	—	0.750	
350	吊下し	0.3835	0.15	—	—	0.534	0.95
	管布設	0.367	0.60	—	—	0.967	
	バックホウ 0.28	0.600	0.15	—	—	0.750	
400	吊下し	0.4355	0.15	—	—	0.586	1.00
	管布設	0.418	0.60	—	—	1.018	
	バックホウ 0.28	0.600	0.15	—	—	0.750	
450	吊下し	0.4865	0.15	—	—	0.637	1.05
	管布設	0.469	0.60	—	—	1.069	
	バックホウ 0.28	0.600	0.15	—	—	0.750	
500	吊下し	0.5425	0.15	—	—	0.693	1.10
	管布設	0.520	0.60	—	—	1.120	
	バックホウ 0.28	0.600	0.15	—	—	0.750	
600	吊下し	0.6465	0.15	—	—	0.797	1.20
	管布設	0.624	0.60	—	—	1.224	
	バックホウ 0.28	0.600	0.15	—	—	0.750	
700	吊下し	0.7505	0.15	—	—	0.901	1.35
	管布設	0.728	0.60	—	—	1.328	
	バックホウ 0.28	0.600	0.15	—	—	0.750	
800	吊下し	0.8575	0.15	—	—	1.008	1.45
	管布設	0.832	0.60	—	—	1.432	
	バックホウ 0.28	0.600	0.15	—	—	0.750	

◇掘削幅算出表 (BH0. 28m3)
矢板あり

呼び径 D(mm)	掘削幅 算定方法	最大管外径	余裕幅 (m)	腹起材幅 (m)	アルミ矢板 (m)	軽量鋼矢板 (m)	掘削幅 B(m)	掘削幅 B(m)	採用掘削幅 アルミ矢板 B(m)	採用掘削幅 軽量鋼矢板 B(m)
		管外径 バケット幅 (m)								
200	吊下し	0.2305	0.15	0.22	0.08	0.10	0.681	0.701	1.05	1.05
	管布設	0.214	0.60	—	0.08	0.10	0.894	0.914		
	バックホウ 0.28	0.600	0.15	0.22	0.08	0.10	1.050	1.070		
250	吊下し	0.2815	0.15	0.22	0.08	0.10	0.732	0.752	1.05	1.05
	管布設	0.265	0.60	—	0.08	0.10	0.945	0.965		
	バックホウ 0.28	0.600	0.15	0.22	0.08	0.10	1.050	1.070		
300	吊下し	0.3325	0.15	0.22	0.08	0.10	0.783	0.803	1.05	1.05
	管布設	0.316	0.60	—	0.08	0.10	0.996	1.016		
	バックホウ 0.28	0.600	0.15	0.22	0.08	0.10	1.050	1.070		
350	吊下し	0.3835	0.15	0.22	0.08	0.10	0.834	0.854	1.05	1.05
	管布設	0.367	0.60	—	0.08	0.10	1.047	1.067		
	バックホウ 0.28	0.600	0.15	0.22	0.08	0.10	1.050	1.070		
400	吊下し	0.4355	0.15	0.22	0.08	0.10	0.886	0.906	1.10	1.10
	管布設	0.418	0.60	—	0.08	0.10	1.098	1.118		
	バックホウ 0.28	0.600	0.15	0.22	0.08	0.10	1.050	1.070		
450	吊下し	0.4865	0.15	0.22	0.08	0.10	0.937	0.957	1.15	1.15
	管布設	0.469	0.60	—	0.08	0.10	1.149	1.169		
	バックホウ 0.28	0.600	0.15	0.22	0.08	0.10	1.050	1.070		
500	吊下し	0.5425	0.15	0.22	0.08	0.10	0.993	1.013	1.20	1.20
	管布設	0.520	0.60	—	0.08	0.10	1.200	1.220		
	バックホウ 0.28	0.600	0.15	0.22	0.08	0.10	1.050	1.070		
600	吊下し	0.6465	0.15	0.22	0.08	0.10	1.097	1.117	1.30	1.30
	管布設	0.624	0.60	—	0.08	0.10	1.304	1.324		
	バックホウ 0.28	0.600	0.15	0.22	0.08	0.10	1.050	1.070		
700	吊下し	0.7505	0.15	0.22	0.08	0.10	1.201	1.221	1.40	1.45
	管布設	0.728	0.60	—	0.08	0.10	1.408	1.428		
	バックホウ 0.28	0.600	0.15	0.22	0.08	0.10	1.050	1.070		
800	吊下し	0.8575	0.15	0.22	0.08	0.10	1.308	1.328	1.50	1.55
	管布設	0.832	0.60	—	0.08	0.10	1.512	1.532		
	バックホウ 0.28	0.600	0.15	0.22	0.08	0.10	1.050	1.070		

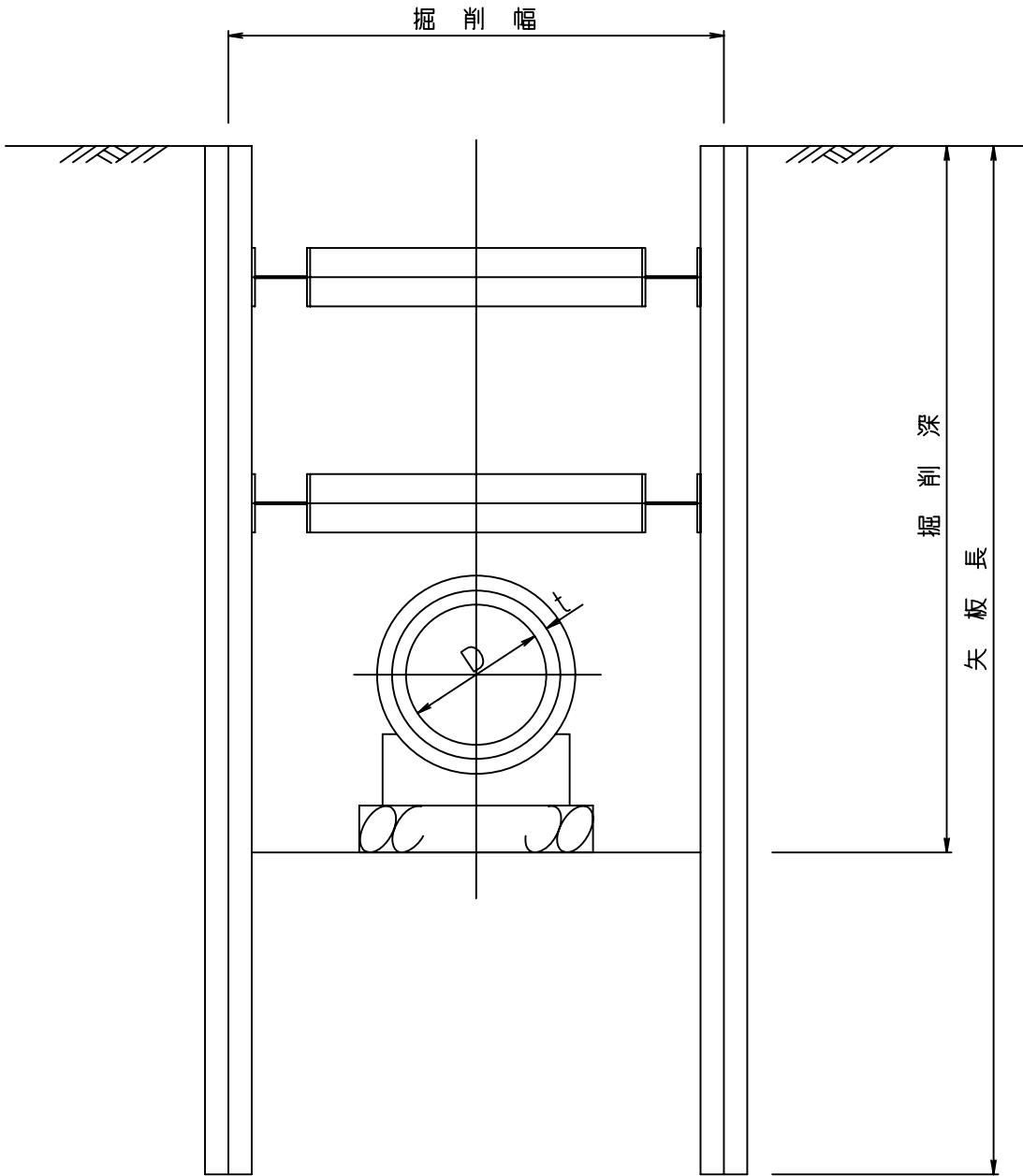
掘削深 2.0m未満 ——— 腹起し及び切り梁 1段とする。

掘削深 2.0m以上 ——— 腹起し及び切り梁 2段とする。

図面名	強化プラスチック複合管掘削断面図		
縮 尺	NON	作成年月	H30.2.1

B形鉄筋コンクリート管掘削断面図
(φ 600～φ 1350)

B形管 (○ 600～○ 1350)



B 形鉄筋コンクリート管掘削幅算定表

単位：mm

呼び径	600	700	800	900	1000	1100	1200	1350
最大外径（ソケット部）	830	962	1094	1050	1164	1276	1390	1556
腹起し材の幅×2	500	500	500	500	500	500	500	500
バケット幅	850	850	850	850	850	1000	1000	1000
基礎幅	90° 基礎	800	950	1050	1150	1300	1400	1500
	120° 基礎	900	1000	1150	1300	1400	1500	1650
	180° 基礎	1000	1100	1300	1450	1550	1700	1800
	360° 基礎	1000	1100	1300	1450	1550	1700	1800
余裕幅	バックホウ	200	200	200	200	200	200	200
	最大外径	150	150	150	150	150	150	150
	90° 基礎	700	700	700	700	700	700	700
	120° 基礎	700	700	700	700	700	800	800
	180° 基礎	700	800	800	800	800	900	900
	360° 基礎	900	1000	1000	1000	1000	1000	1000
鋼矢板の厚さ	200	200	200	200	200	200	200	200
最大外径の場合の計	1680	1812	1944	1900	2014	2126	2240	2406
バックホウの場合の計	1750	1750	1750	1750	1750	1900	1900	1900
90° 基礎の場合の計	1700	1850	1950	2050	2200	2300	2400	2600
120° 基礎の場合の計	1800	1900	2050	2200	2300	2500	2650	2850
180° 基礎の場合の計	1900	2100	2300	2450	2550	2800	2900	3100
360° 基礎の場合の計	2100	2300	2500	2650	2750	2900	3000	3200
採用掘削幅								
バックホウ, 最大外径の場合	1750	1800	1950	1900	2000	2150	2250	2400
90° 基礎の場合	1750	1850	1950	2050	2200	2300	2400	2600
120° 基礎の場合	1800	1900	2050	2200	2300	2500	2650	2850
180° 基礎の場合	1900	2100	2300	2450	2550	2800	2900	3100
360° 基礎の場合	2100	2300	2500	2650	2750	2900	3000	3200

※鋼矢板はⅡ型, 腹起材は最小部材H-250×250×9×14とした。
ただし, 構造計算により, 土留材, 支保材は決定すること。

掘削深2.0m未満 ——— 腹起し及び切梁1段とする。
掘削深2.0m以上 ——— 腹起し及び切梁2段とする。

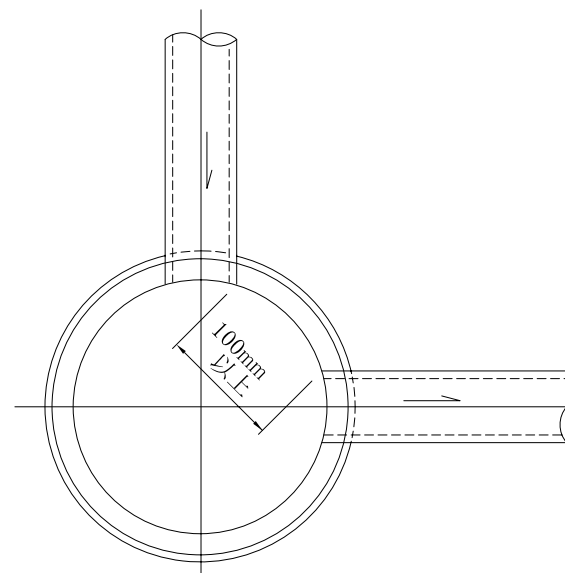
図面名	B形鉄筋コンクリート管掘削断面図		
縮 尺	NON	作成年月	H11.3.31

1—4 人 孔

人 孔 選 定 表

現 打 人 孔

呼 び 方	形 状 寸 法	最 大 流 入 管 径	
		中 間 点	会 合 点
1号 現 打 人 孔	内 径 90cm 円 形	600mm	450mm
2号 現 打 人 孔	内 径 120cm 円 形	900mm	600mm
3号 現 打 人 孔	内 径 150cm 円 形	1200mm	800mm
4号 現 打 人 孔	内 径 180cm 円 形	1500mm	900mm
5号 現 打 人 孔	内 の り 210×120cm 角 形	1800mm	-----
6号 現 打 人 孔	内 の り 260×120cm 角 形	2200mm	-----



組 立 人 孔

呼 び 方	形 状 寸 法	最 大 流 入 管 径	
		中 間 点	会 合 点
Y号 組 立 人 孔	内 径 60cm 円 形	300mm	250mm
0号 組 立 人 孔	内 径 75cm 円 形	450mm	350mm
1号 組 立 人 孔	内 径 90cm 円 形	500mm	400mm
2号 組 立 人 孔	内 径 120cm 円 形	800mm	500mm
3号 組 立 人 孔	内 径 150cm 円 形	1100mm	700mm
4号 組 立 人 孔	内 径 180cm 円 形	1200mm	800mm
5号 組 立 人 孔	内 径 220cm 円 形	1500mm	1100mm
楕円組立人孔	内 の り 60×90cm 楕 円 形	400mm	400mm

図面名

人 孔 選 定 表

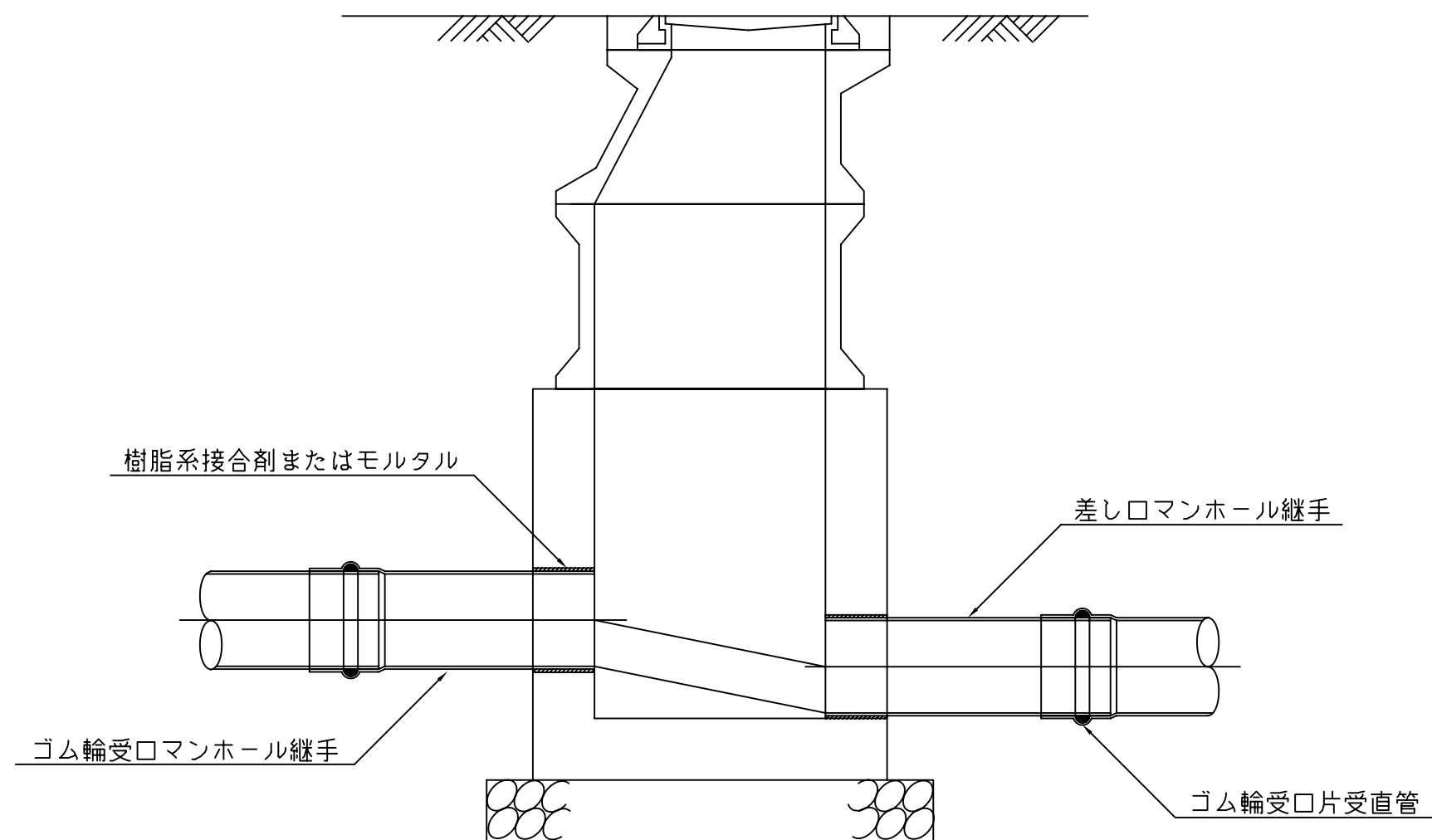
縮 尺

NON

作成年月

H11.3.31

現打人孔接合図



図面名

現打人孔接合図

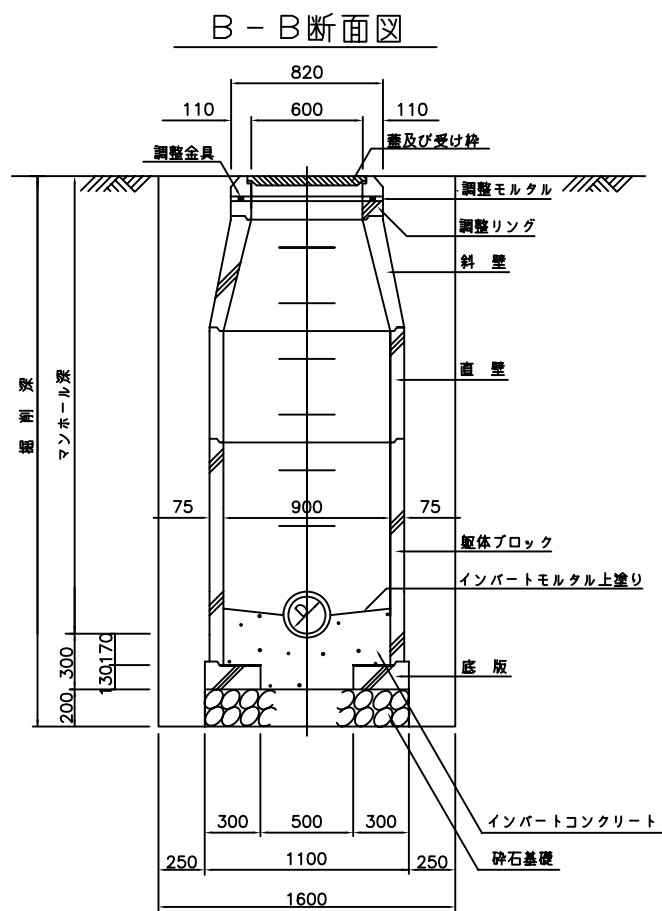
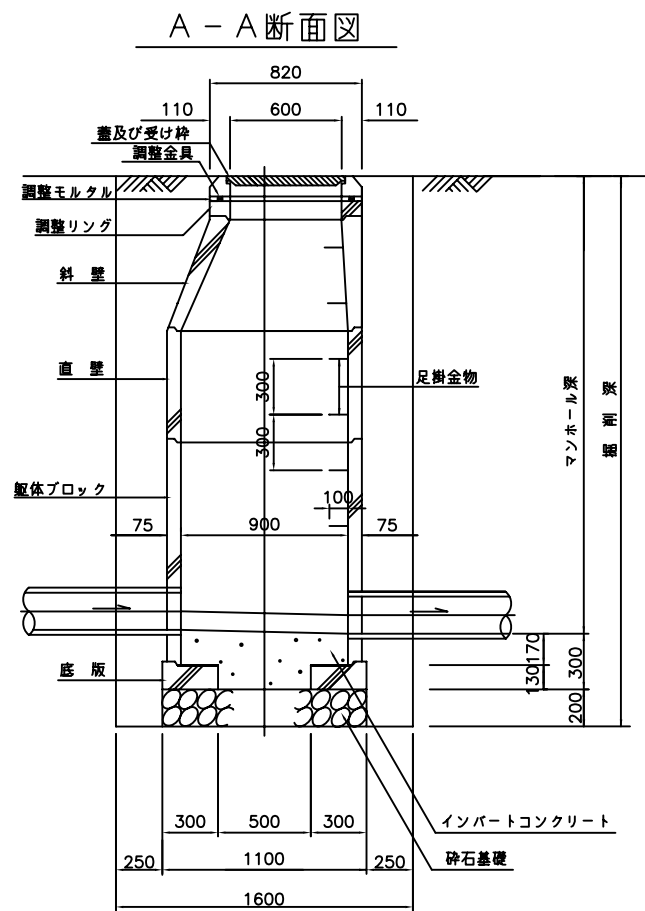
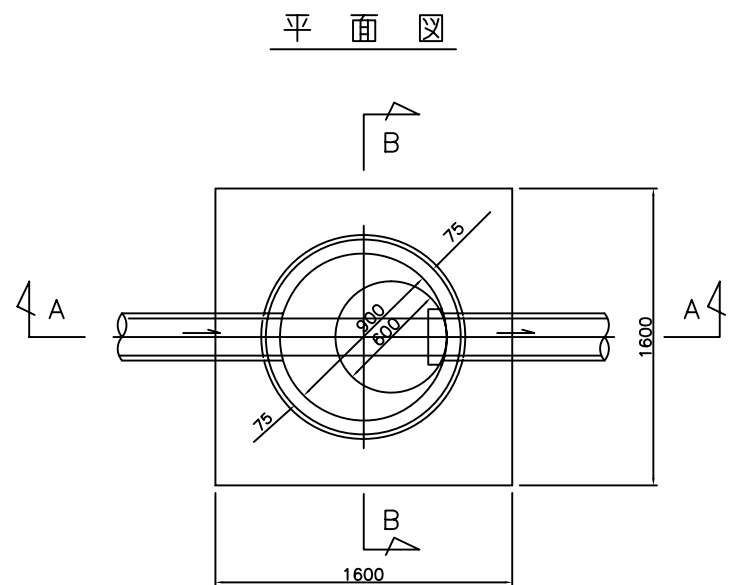
縮 尺

NON

作成年月

H11.3.31

1号組立人孔標準構造図 S=1:40



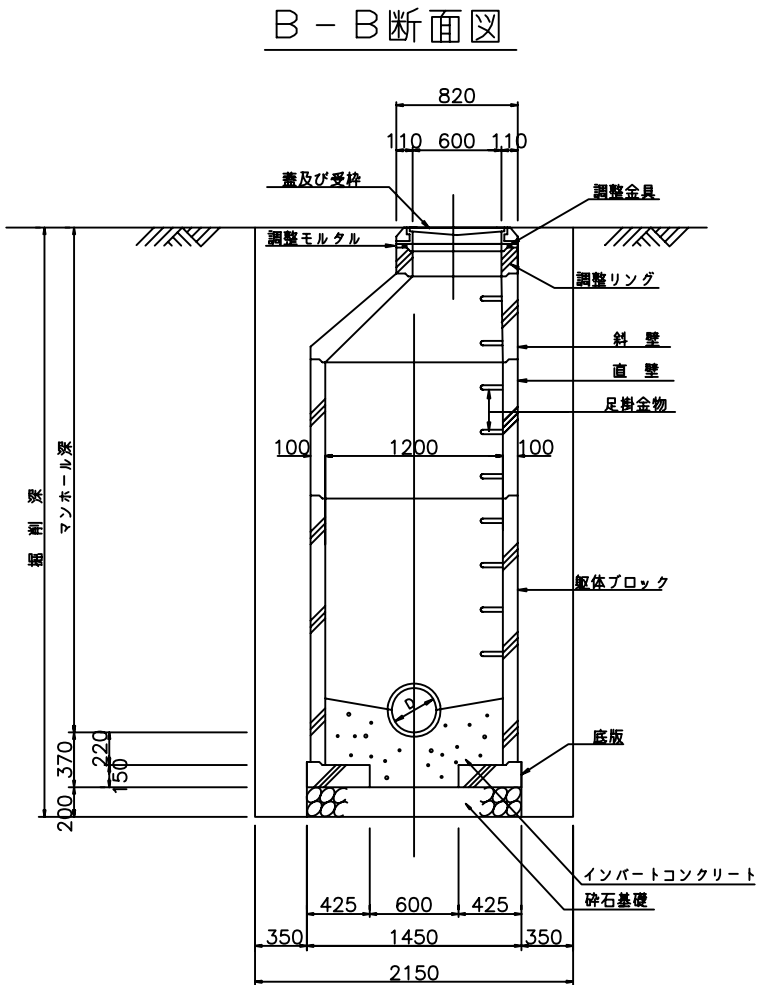
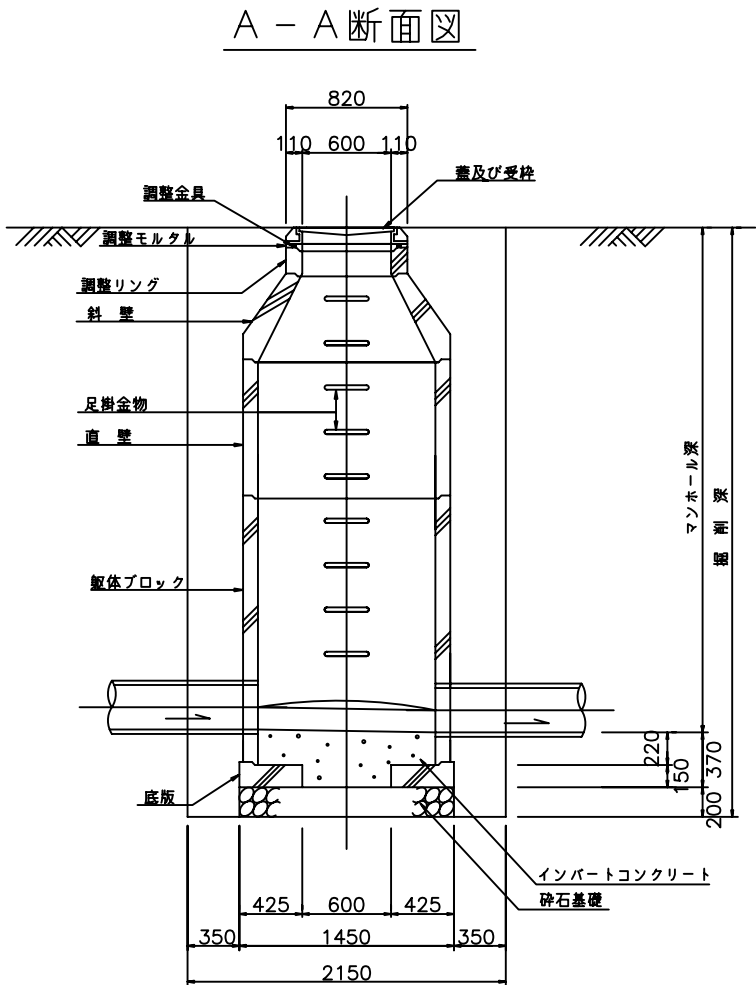
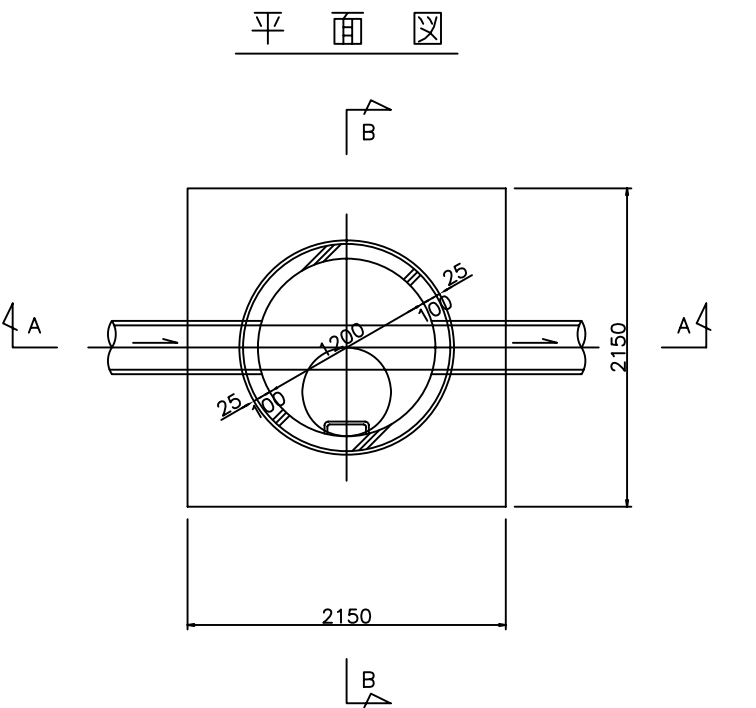
数量表

種 類	有効高さ (mm)	残土量 (m³)
鉄 蓋	110	0.058
調整金具	25	0.013
	45	0.024
調整リング	50	0.026
	100	0.053
	150	0.079
斜 壁	300	0.207
	450	0.311
	600	0.414
直 壁	300	0.260
	600	0.520
	900	0.799
	1200	1.039
	1500	1.299
	1800	1.599
軀 体 ブロック	600	0.520
	900	0.799
	1200	1.039
	1500	1.299
	1800	1.559
底 盤	130	0.124
砕石基礎	200	0.190
インバート コンクリート		m³ 0.18
インバート モルタル		m² 0.84

※人孔深が3.0m以上の場合は、転落防止梯子を設置すること

図面名	1号組立人孔標準構造図		
縮 尺	1:40	作成年月	H11.3.31

2号組立人孔標準構造図 S=1:50
(600×1200)



数量表

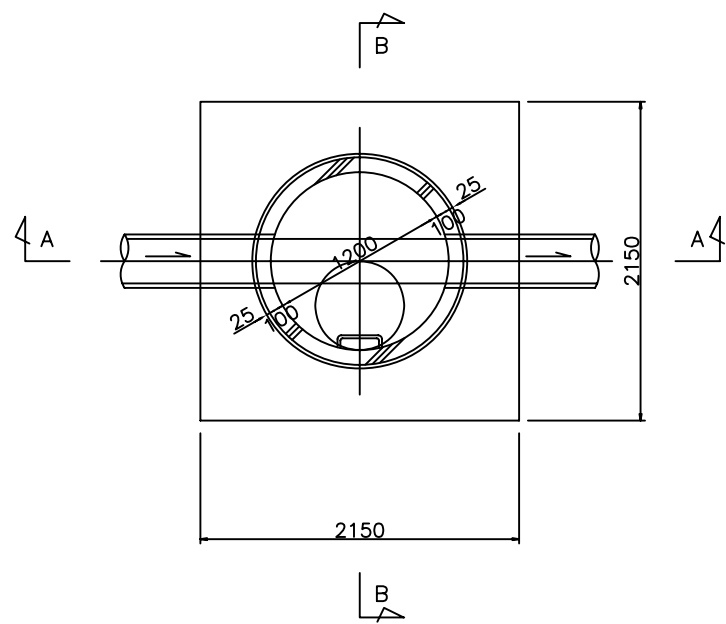
種 類	有効高さ (mm)	残土量 (m ³)
鉄 蓋	110	0.058
調整金具	25	0.013
	45	0.024
	50	0.026
調整リング	100	0.053
	150	0.079
斜 壁	300	0.322
	450	0.482
	600	0.552
	600	0.924
	900	1.385
	1200	1.847
	1500	2.309
	1800	2.771
	2100	3.233
	2400	3.695
直 壁	600	0.924
	900	1.385
	1200	1.847
	1500	2.309
	1800	2.771
	2100	3.233
	2400	3.695
軀 体 ブロック	900	1.385
	1200	1.847
	1500	2.309
	1800	2.771
	2100	3.233
	2400	3.695
底 盤	130	0.248
砕石基礎	200	0.330
インバート コンクリート		m ³ 0.42
インバート モルタル		m ² 1.61

※人孔深が3.0m以上の場合は、転落
防止梯子を設置すること

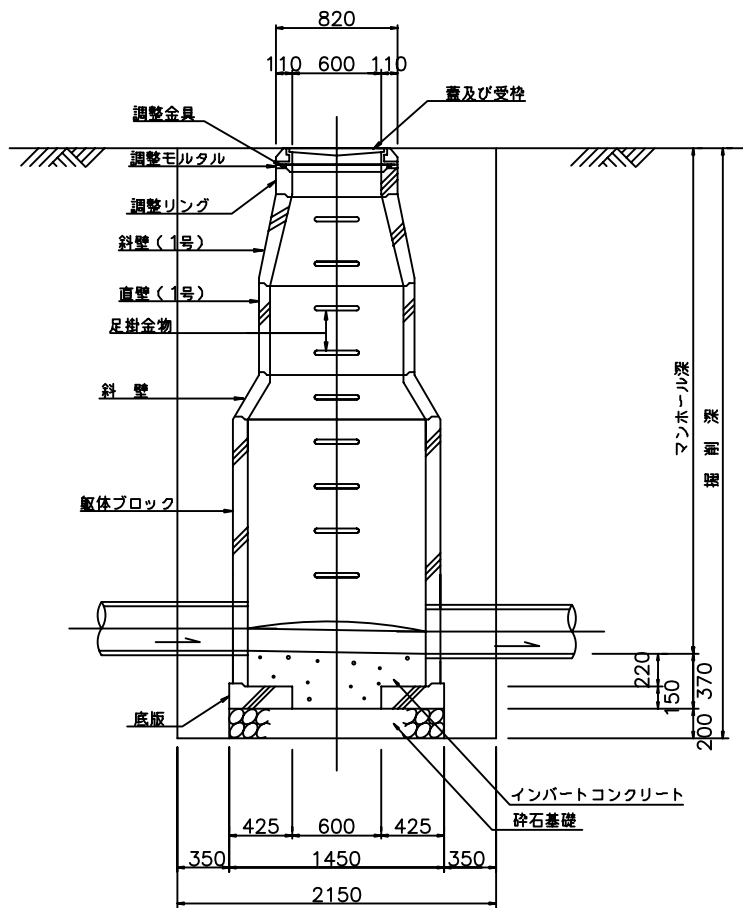
図面名	2号組立人孔標準構造図		
縮 尺	1:50	作成年月	H11.3.31

2号組立人孔標準構造図 S=1:50
(600×900×1200)

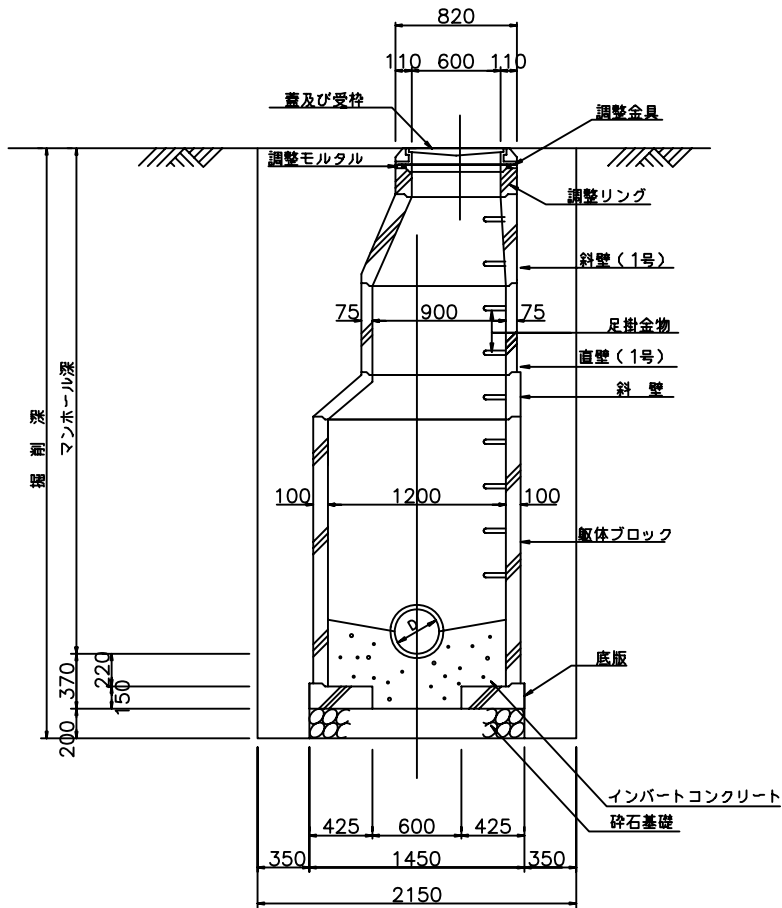
平面図



A-A断面図



B-B断面図



数量表

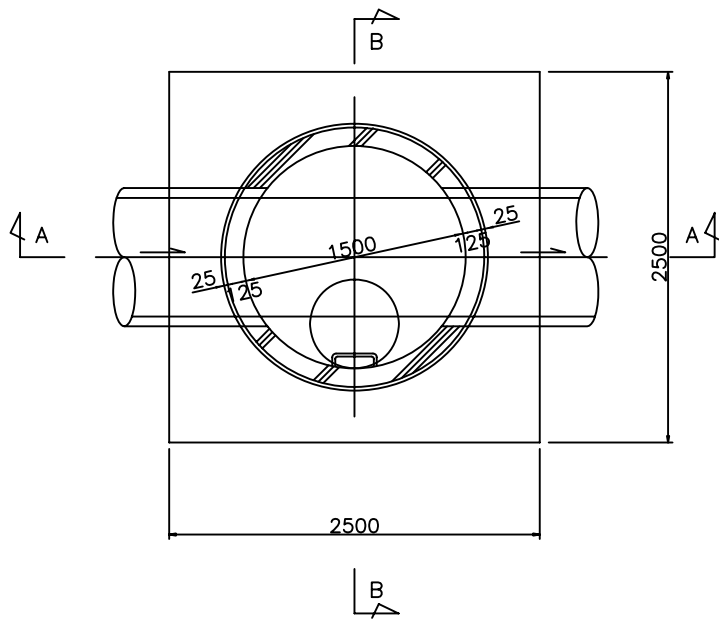
種類	有効高さ (mm)	残土量 (m ³)
斜 壁 (900×1200)	300	0.381
	450	0.452
	600	0.603
直 壁	600	0.924
	900	1.385
	1200	1.847
	1500	2.309
	1800	2.771
	2100	3.233
	2400	3.695
軀 体 ブロック	900	1.385
	1200	1.847
	1500	2.309
	1800	2.771
	2100	3.233
底 盤	130	0.248
碎石基礎	200	0.330
インバート コンクリート		m ³ 0.42
インバート モルタル		m ² 1.61

※人孔深が3.0m以上の場合は、転落防止梯子を設置すること

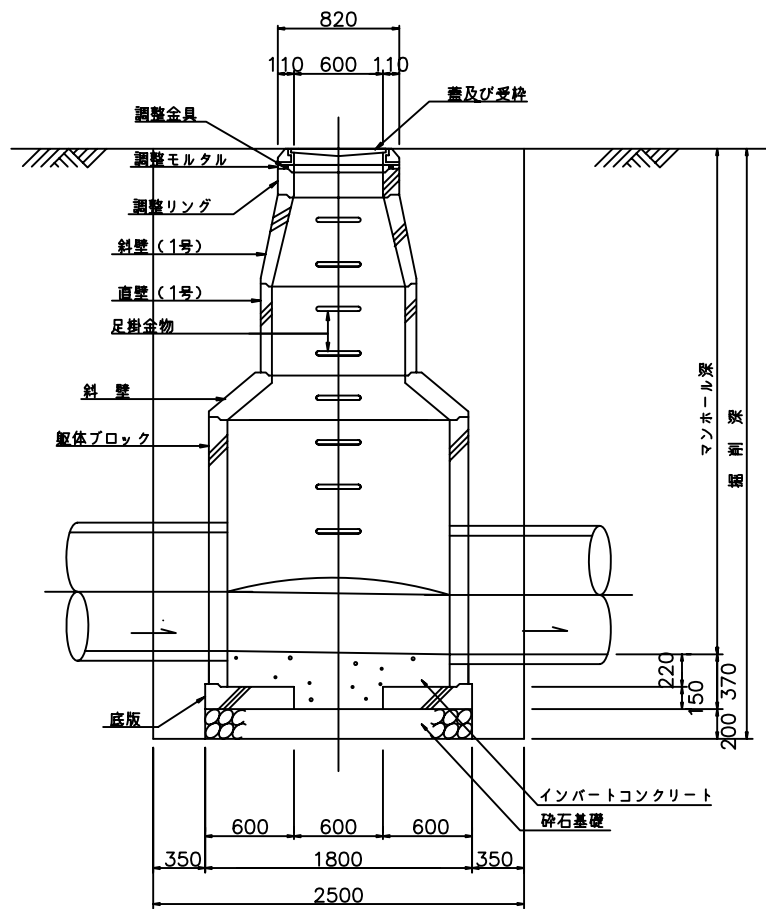
図面名	2号組立人孔標準構造図		
縮 尺	1:50	作成年月	H11.3.31

3号組立人孔標準構造図 S=1:50

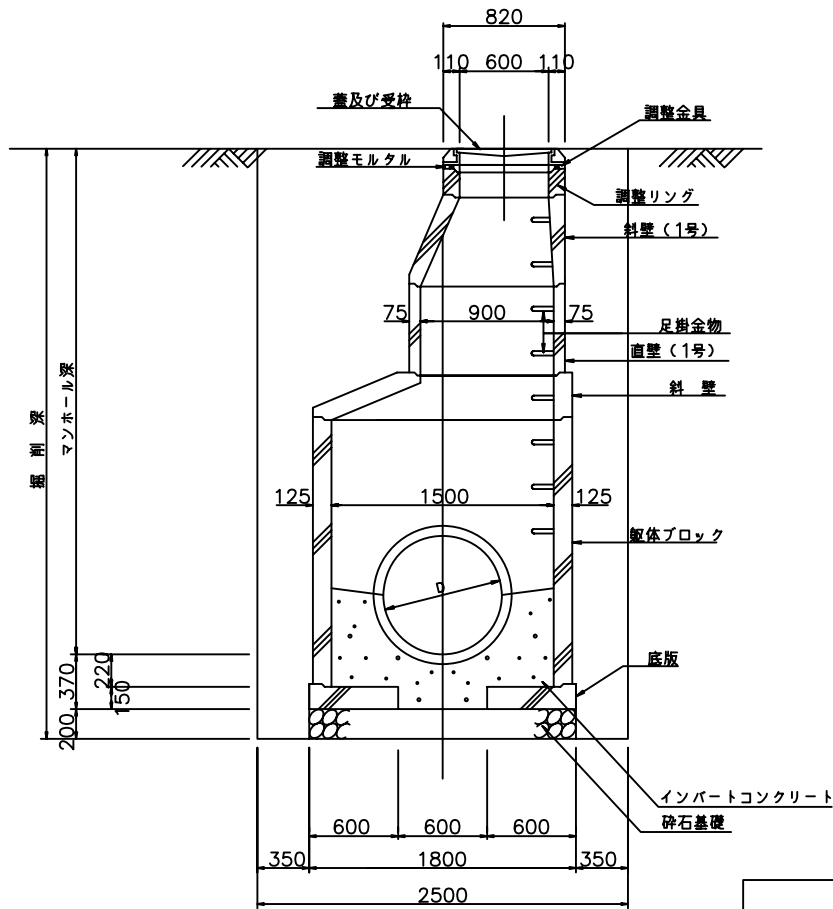
平面図



A - A 断面図



B - B 断面図

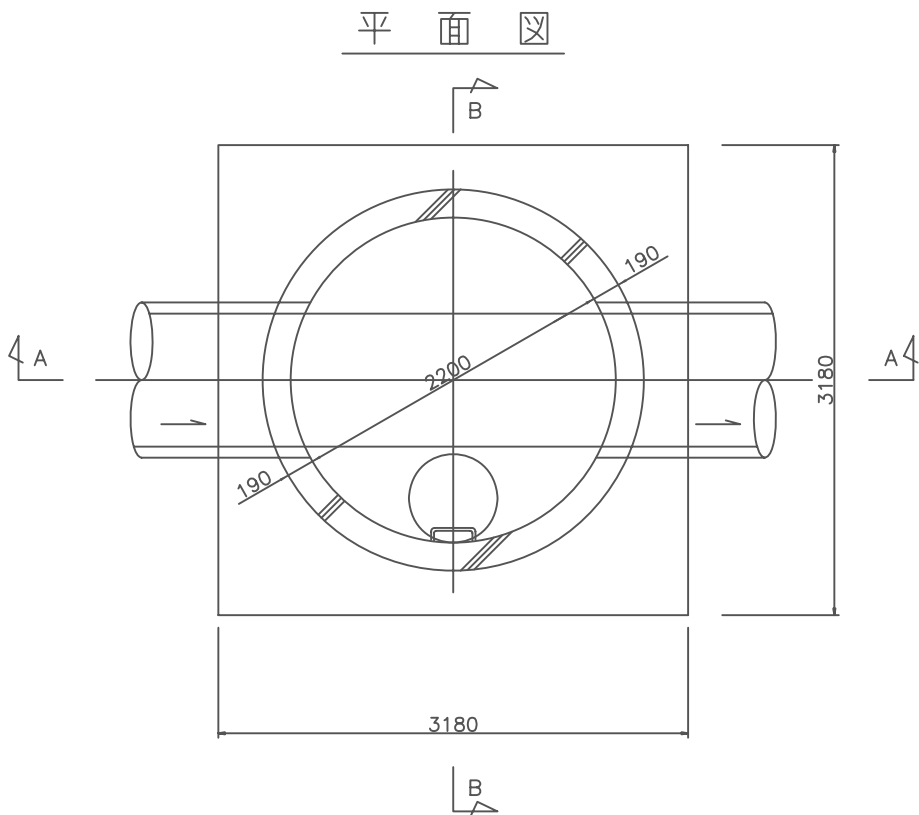


数量表

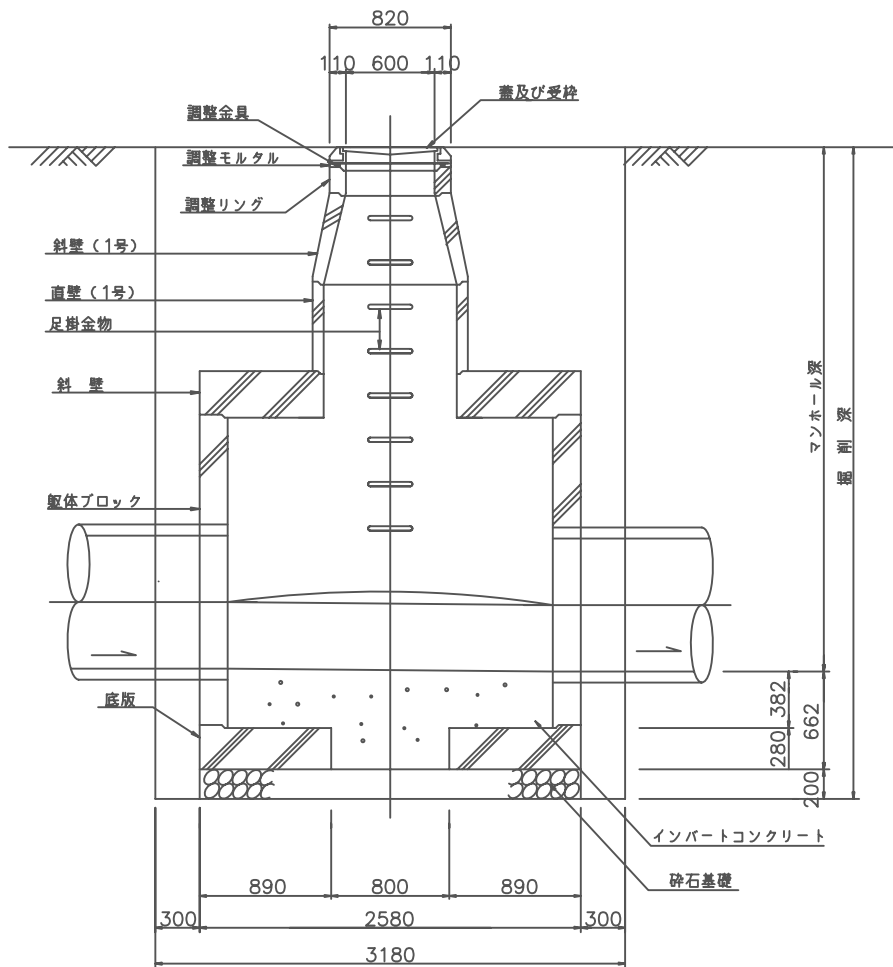
種類	有効高さ (mm)	残土量 (m ³)
斜 壁 (900×1500)	300	0.502
	450	0.493
	600	0.658
直 壁	600	1.443
	900	2.165
	1200	2.886
	1500	3.608
	1800	4.330
	2100	5.051
	2400	5.770
軀 体 ブロック	1200	2.886
	1500	3.608
	1800	4.330
	2100	5.051
底 盤	130	0.382
	200	0.509
インバート コンクリート		m ³ 0.65
インバート モルタル		m ² 2.71

※人孔深が3.0m以上の場合は、転落防止梯子を設置すること

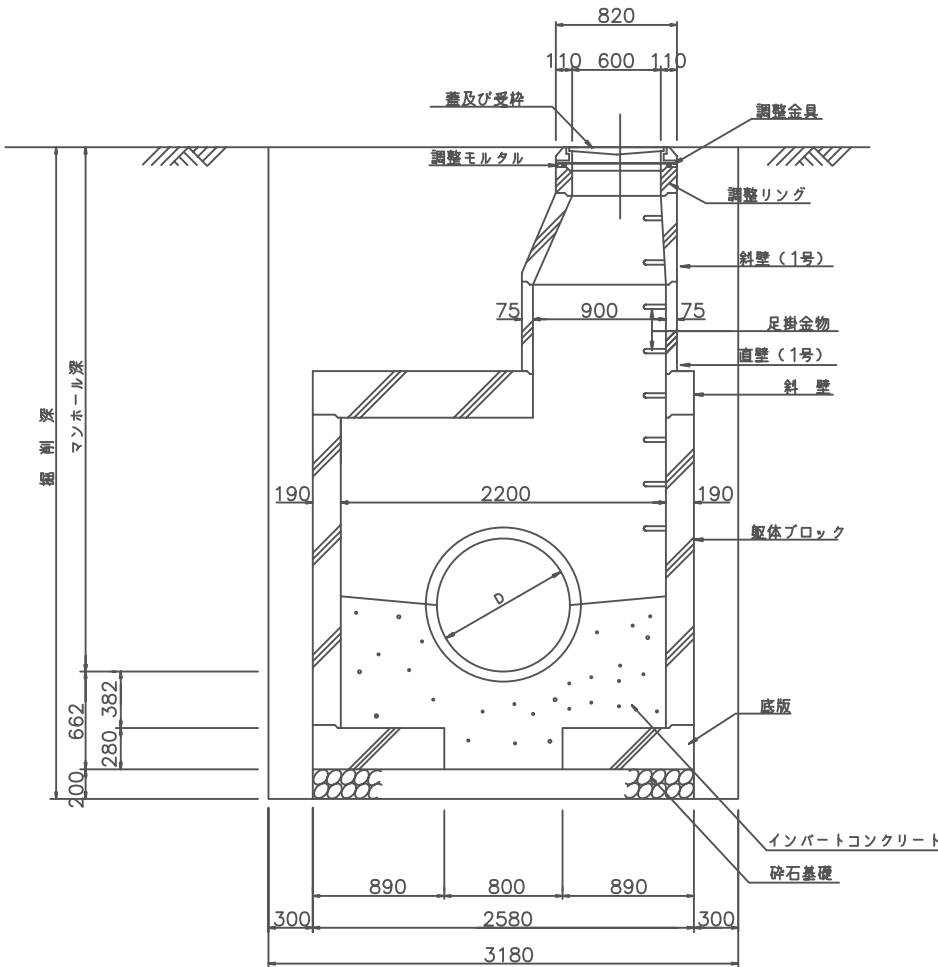
図面名	3号組立人孔標準構造図		
縮 尺	1:50	作成年月	H11.3.31



A - A 断面図



B - B 断面図



数量表

種 類	有効高さ (mm)	残土量 (m ³)
斜 壁	300	1.568
	1500	7.840
	2100	10.980
直 壁	2400	12.550
	1500	7.840
	2100	10.980
軀 体 ブロック	2400	12.550
	130	1.310
	200	1.045
底 盤		m ³
砕石基礎		2.31
インバート コンクリート		m ²
インバート モルタル		5.69

※人孔深が3.0m以上の場合は、転落
防止梯子を設置すること

図面名

5号組立人孔標準構造図

縮 尺

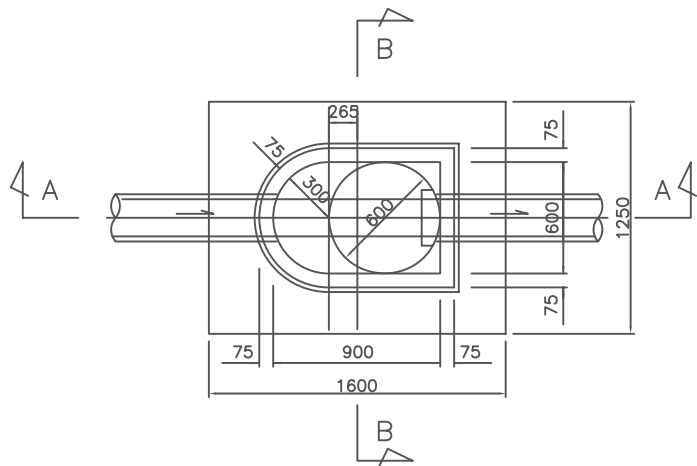
1:50

作成年月

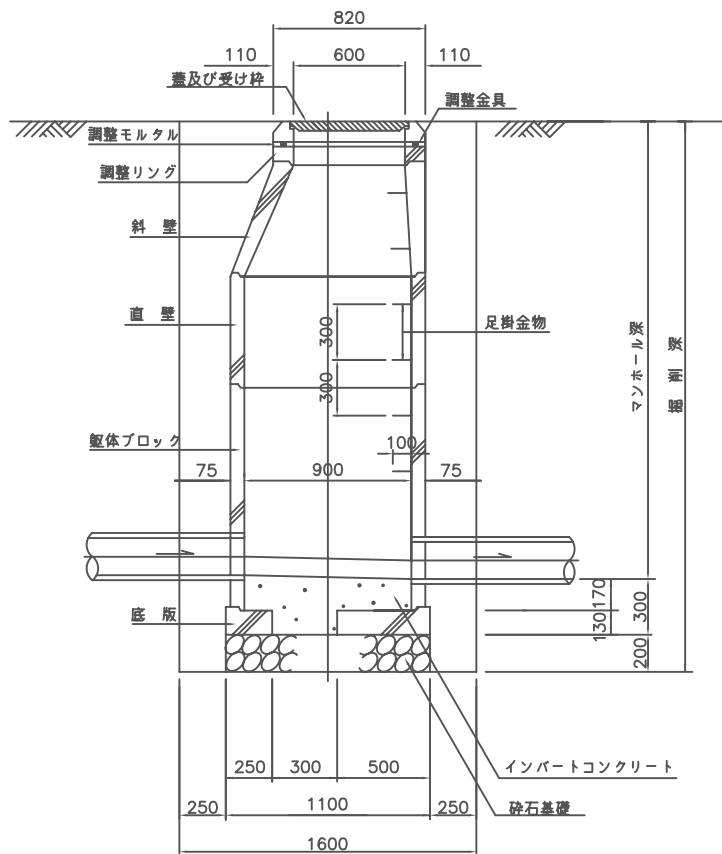
H11.3.31

楕円組立人孔標準構造図 S=1:40

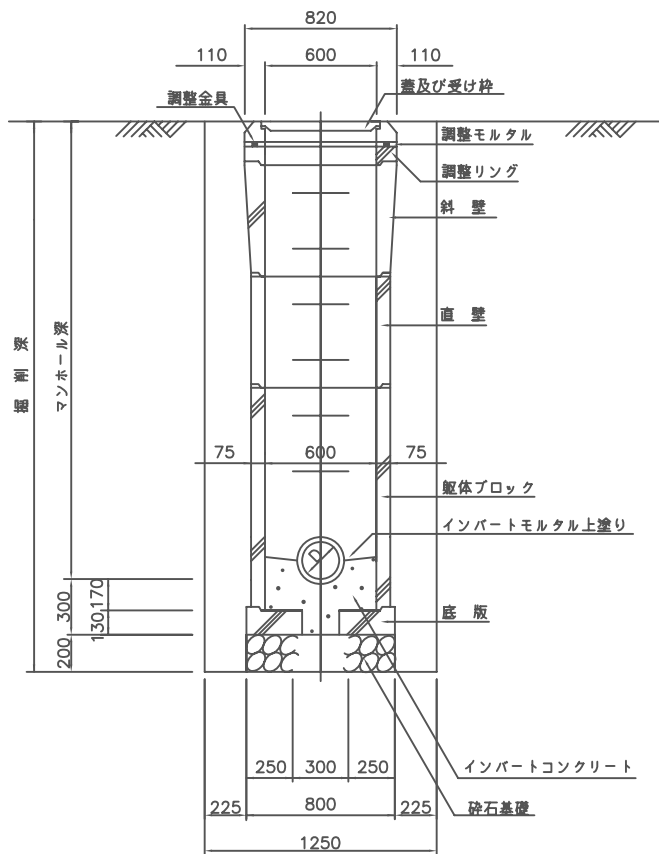
平面図



A-A断面図



B-B断面図



数量表

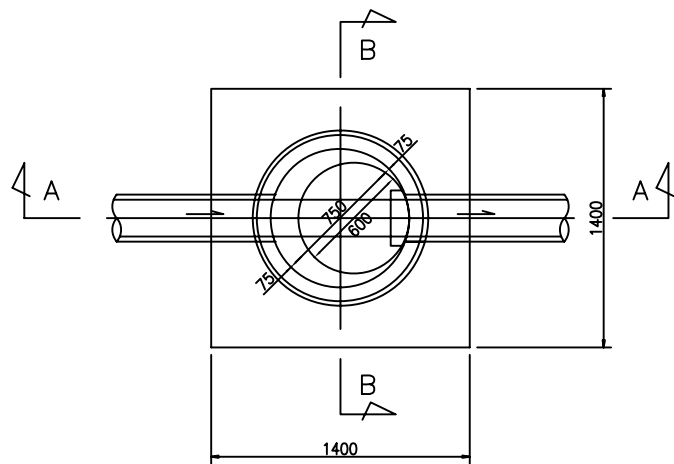
種類	有効高さ (mm)	残土量 (m³)
鉄 蓋	110	0.058
調整金具	25	0.013
	45	0.024
調整リング	50	0.026
	100	0.053
	150	0.079
斜 壁	450	0.300
	600	0.355
直 壁	300	0.218
	600	0.436
	900	0.654
軀 体 ブロック	600	0.436
	900	0.654
底 盤	130	0.159
砕石基礎	200	0.245
インハート コンクリート		m³ 0.12
インハート モルタル		m² 0.55

※人孔深が3.0m以上の場合は、転落防止梯子を設置すること

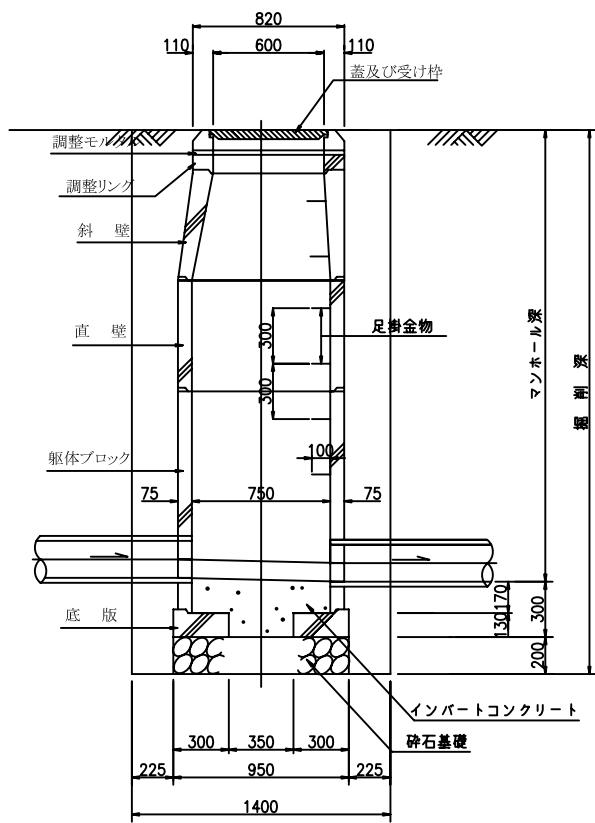
図面名	楕円組立人孔標準構造図		
縮 尺	1:40	作成年月	H11.3.31

0号組立人孔標準構造図 S=1:40

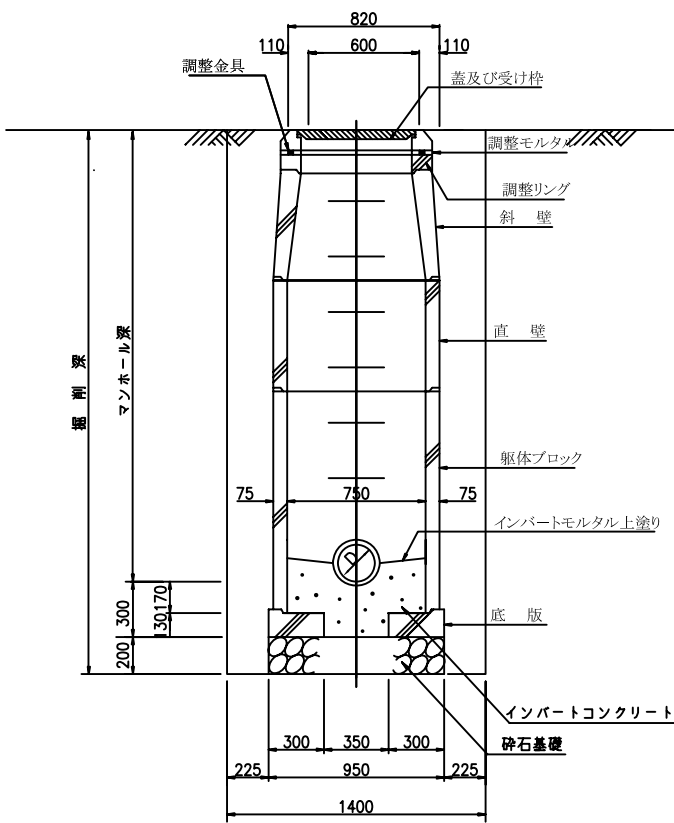
平面図



A - A断面図



B - B断面図



数量表

種 類	有効高さ (mm)	残土量 (m ³)
鉄 蓋	110	0.058
調整金具	25	0.013
	45	0.024
調整リング	50	0.026
	100	0.053
	150	0.079
斜 壁	300	0.172
	450	0.258
	600	0.344
直 壁	300	0.191
	600	0.382
	900	0.573
	1200	0.763
	1500	0.954
	1800	1.145
軀 体 ブロック	600	0.382
	900	0.573
	1200	0.763
	1500	0.954
	1800	1.145
底 盤	130	0.092
砕石基礎	200	0.142
インパ [°] ート コンクリート		m ³ 0.12
インパ [°] ート モルタル		m ² 0.55

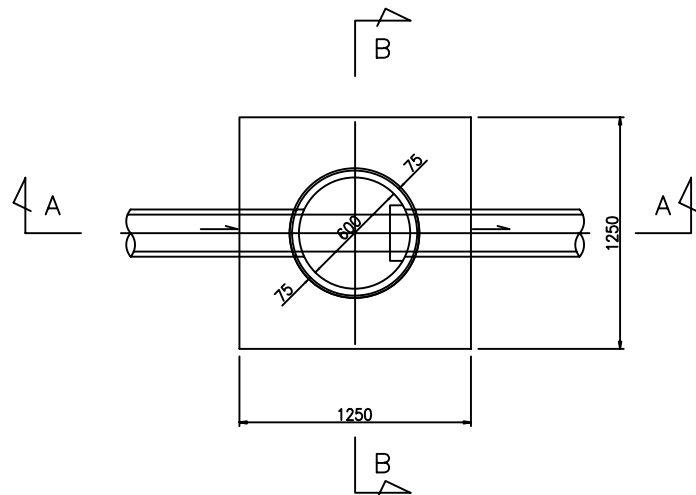
※人孔深が3.0m以上の場合は、転落防止梯子を設置すること

図面名	0号組立人孔標準構造図		
縮 尺	1:40	作成年月	H11.3.31

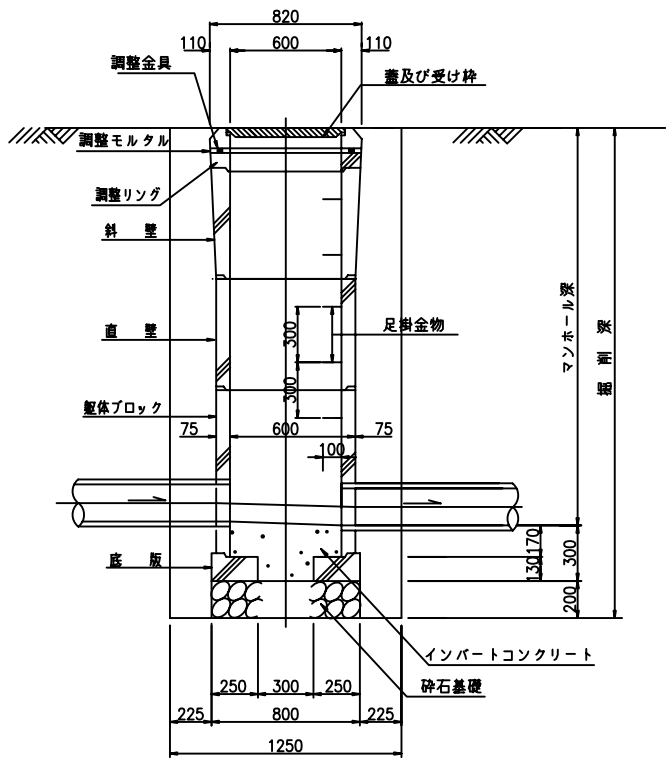
Y号組立人孔標準構造図 S=1:40
(内径600)

1 - 4 - 11

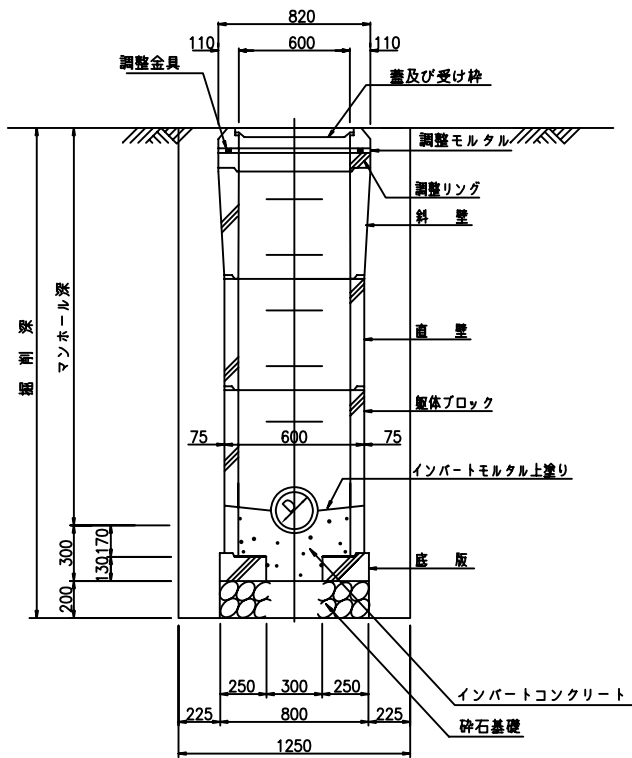
平面図



A - A 断面図



B - B 断面図



数量表

種類	有効高さ (mm)	残土量 (m ³)
鉄 蓋	110	0.058
調整金具	25	0.013
	45	0.024
調整リング	50	0.026
	100	0.053
	150	0.079
斜 壁	300	0.145
直 壁	300	0.133
	600	0.265
	900	0.399
軀 体 ブロック	600	0.265
	900	0.399
底 盤	130	0.065
砕石基礎	200	0.100
インバート コンクリート		m ³ 0.08
インバート モルタル		m ² 0.32

※人孔深が3.0m以上の場合は、転落防止梯子を設置すること

図面名

Y号組立人孔標準構造図

縮 尺

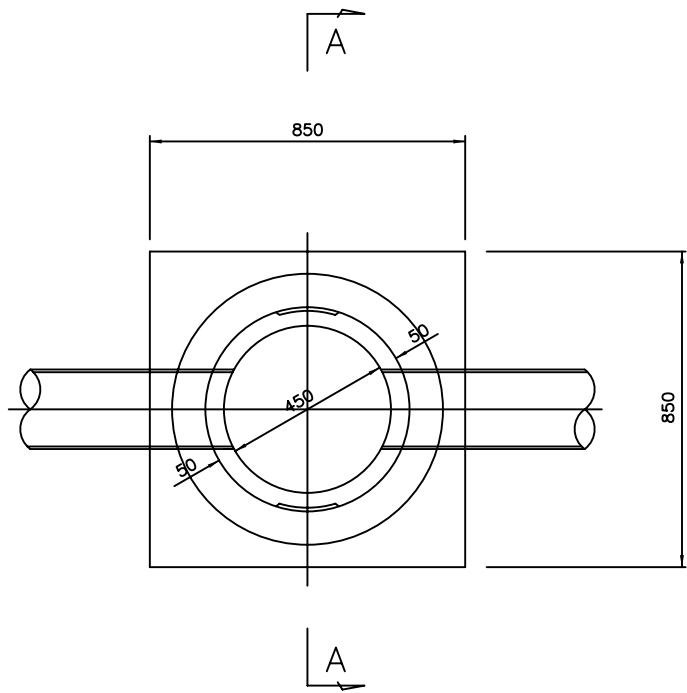
1:40

作成年月

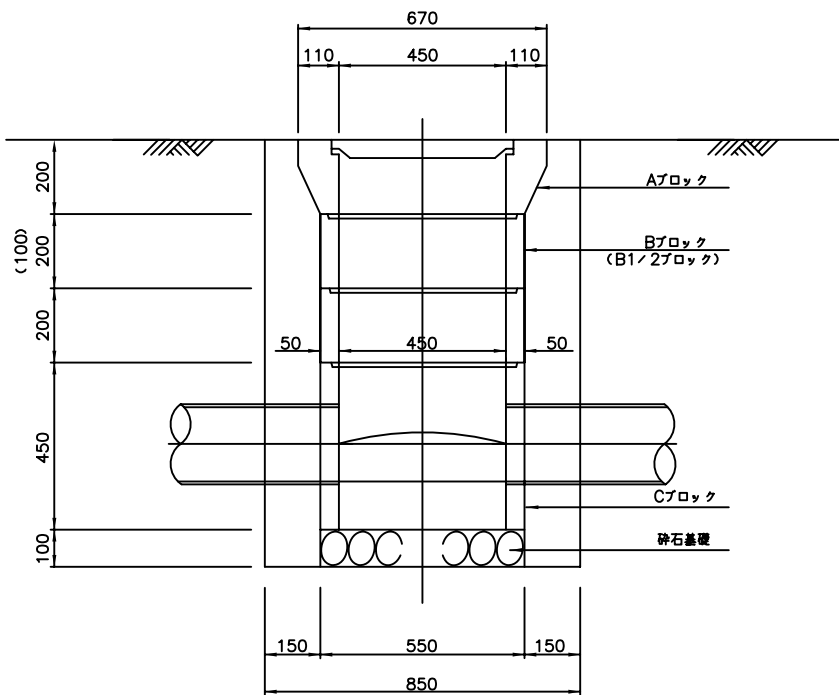
H11.3.31

S号組立人孔標準構造図 S=1:20
(内径450)

平面図



A-A断面図



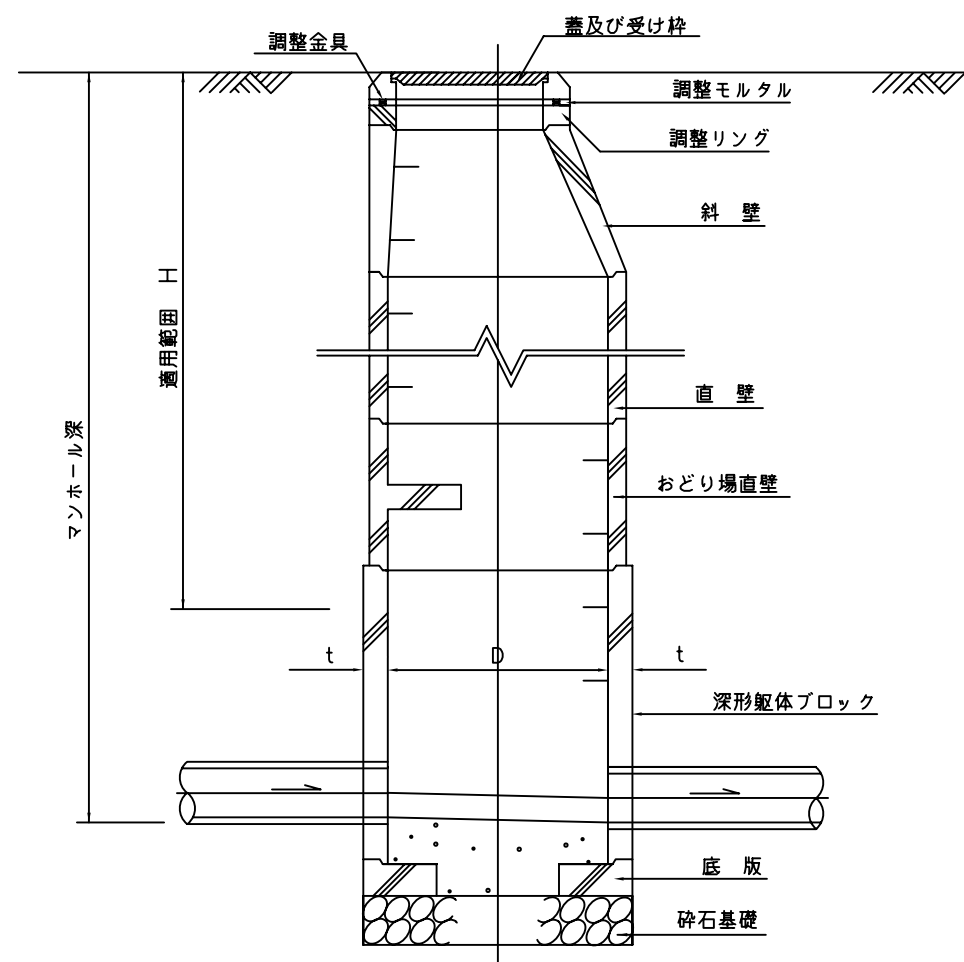
数量表

種 類	有効高さ (mm)	残土量 (m ³)
Aブロック	200	0.065
Bブロック	200	0.048
B1/2ブロック	100	0.024
Cブロック	450	0.107
碎石基礎	100	0.024

※人孔深が3.0m以上の場合は、転落
防止梯子を設置すること

図面名	S号組立人孔標準構造図		
縮 尺	1:20	作成年月	H11.3.31

踊り場付組立人孔標準構造図 S=1:30



深形ブロック適用範囲

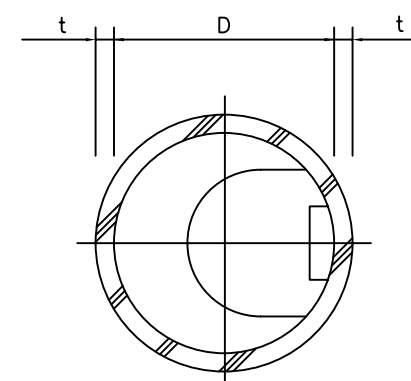
	地表からの深さが次の値 (H) を超える直壁, 躯体ブロック
1号	6.00m
2号	6.50m
3号	7.50m

寸法表

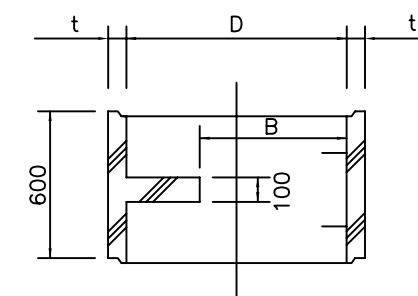
	単位: mm	
	D	t
1号	φ 900	100
2号	φ 1200	125
3号	φ 1500	150

踊り場直壁構造図

平面図



断面図



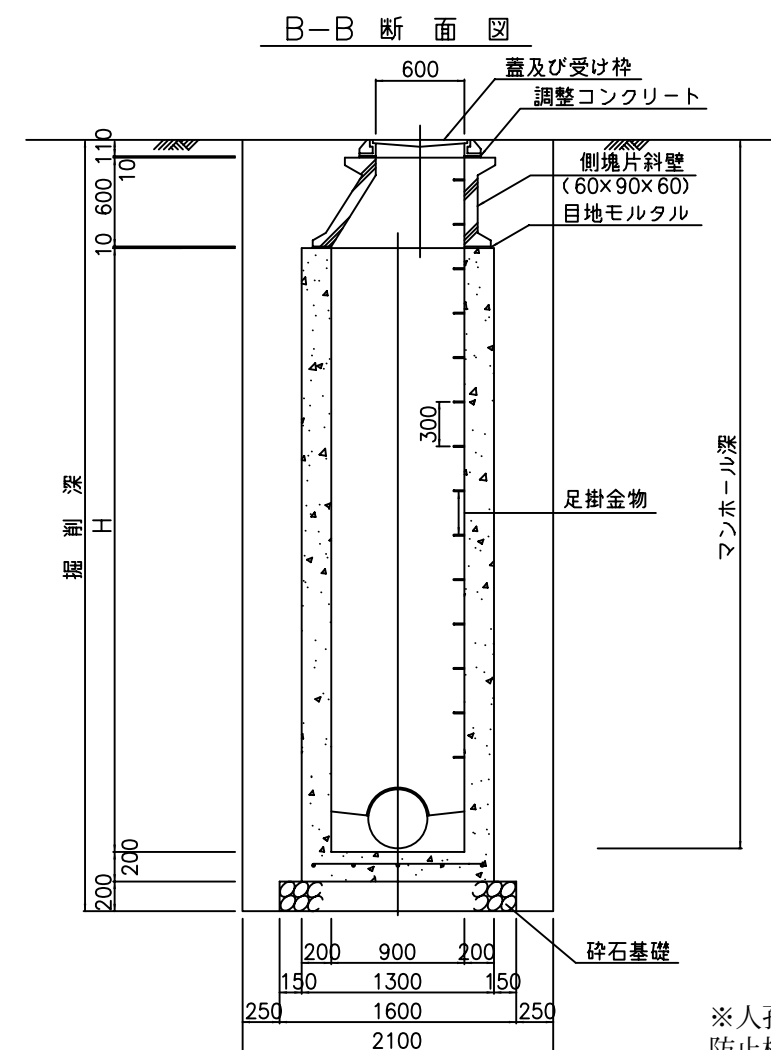
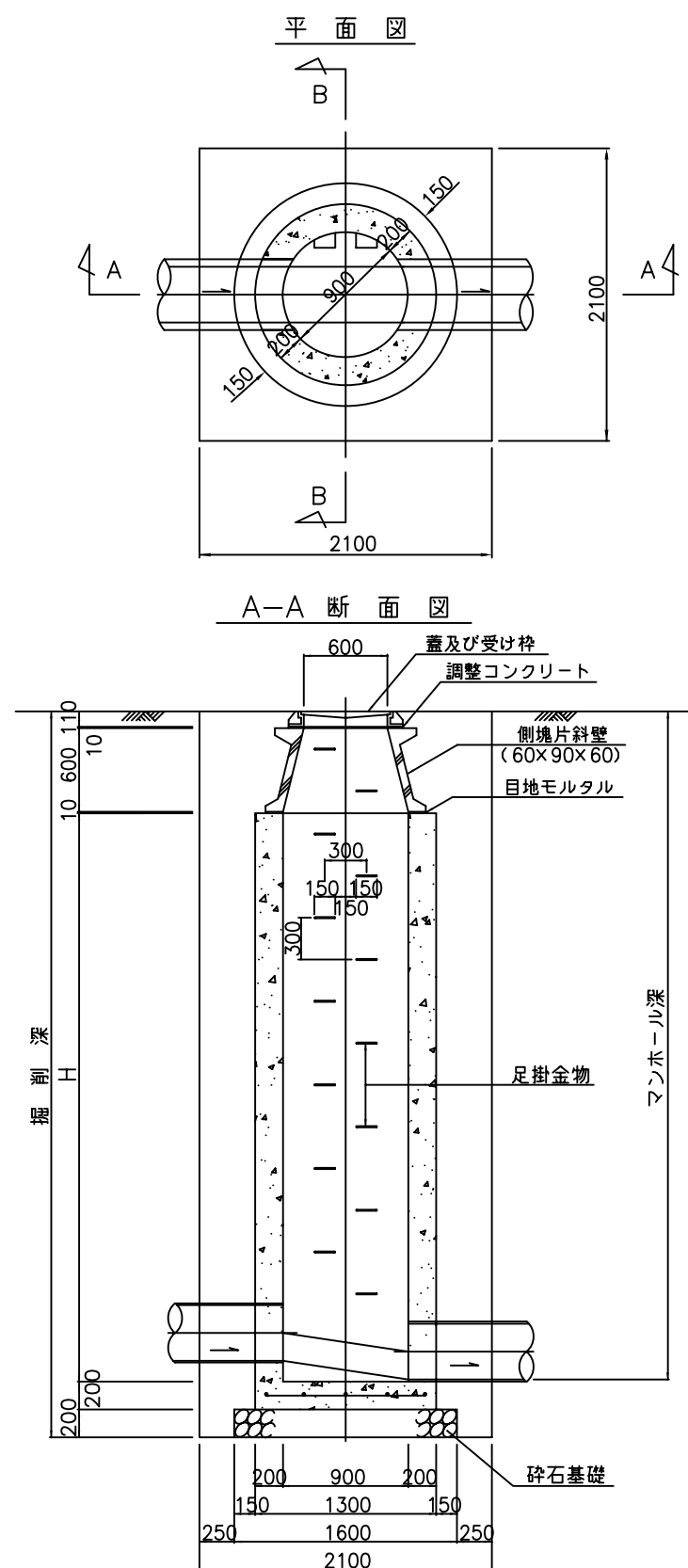
寸法表

	D	B	単位: mm	
			標準	深形
1号	φ 900	600	75	100
2号	φ 1200	650	100	125
3号	φ 1500	650	125	150

※人孔深が3.0m以上の場合は、転落防止梯子を設置すること

図面名	踊り場付組立人孔標準構造図		
縮尺	1:30	作成年月	H11.3.31

1号現打人孔標準構造図 S=1:50

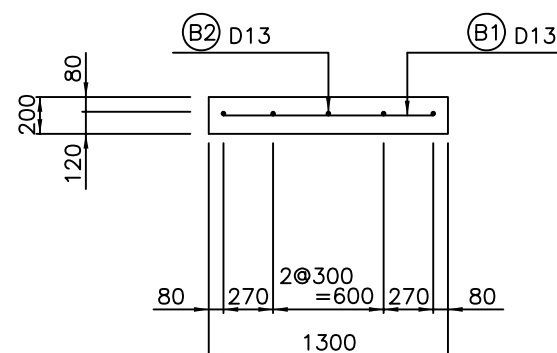
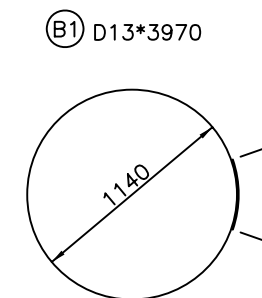
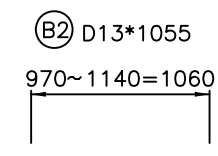
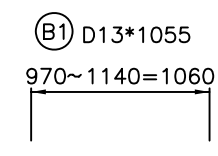
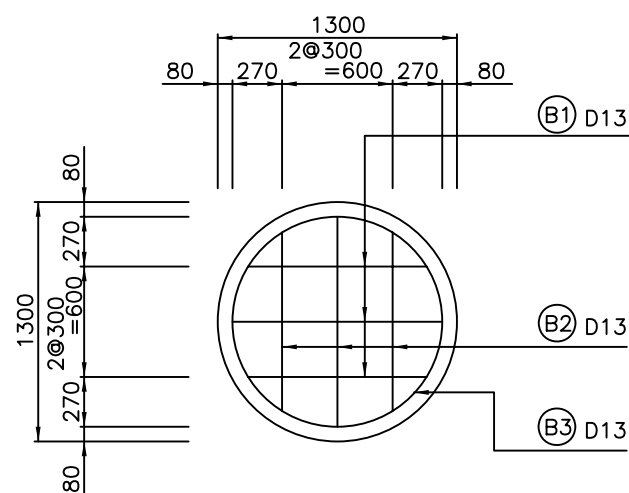


※ H=4.60m未満に適用。

※人孔深が3.0m以上の場合は、転落防止梯子を設置すること

図面名	1号現打人孔標準構造図		
縮尺	1:50	作成年月	H11.3.31

1号現打人孔底版配筋図 S=1:40



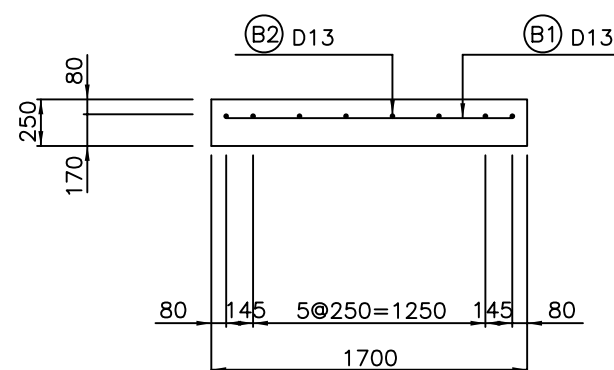
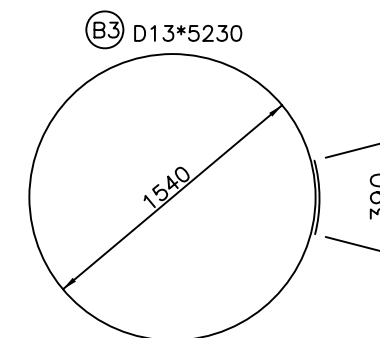
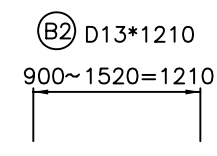
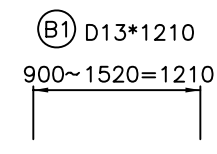
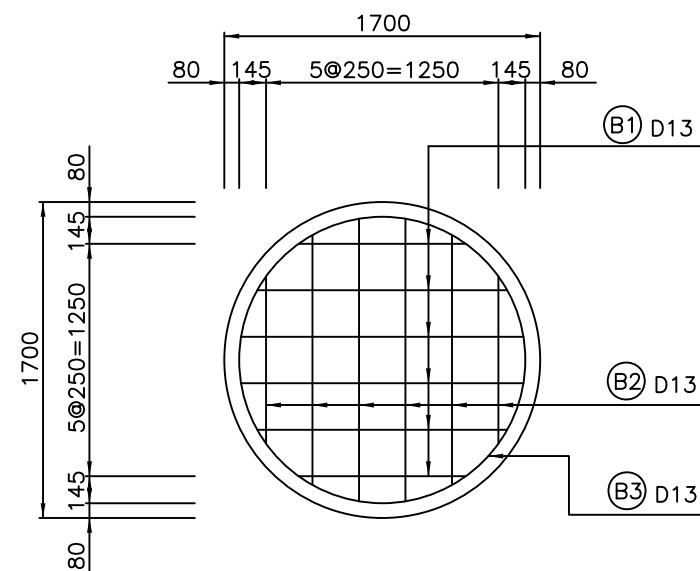
鉄筋重量表

1箇所当り

種 別	径	本 数	一本当りの長さ (mm)	単位重量 (kg/m)	一本当り重量 (kg)	重 量 (kg)	摘 要
B 1	D13	3	1060	0.995	1.055	3.165	—
B 2	D13	3	1060	0.995	1.055	3.165	—
B 3	D13	1	3970	0.995	3.950	3.950	○
D13							10.280kg

図面名	1号現打人孔底版配筋図		
縮 尺	1:40	作成年月	H11.3.31

2号現打人孔底版配筋図 S=1:40



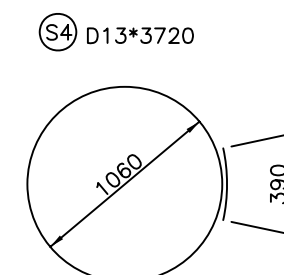
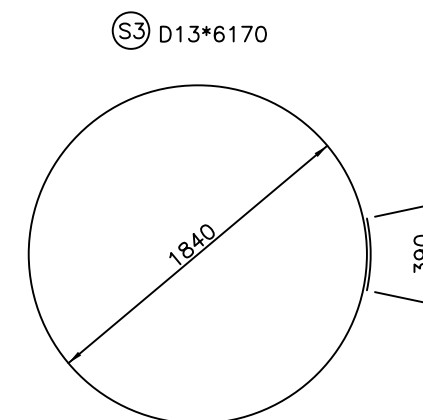
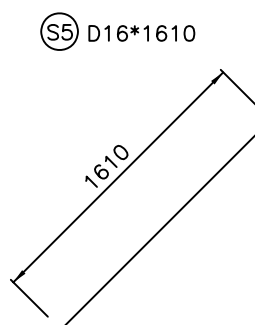
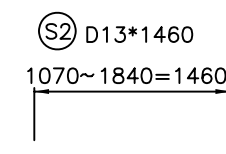
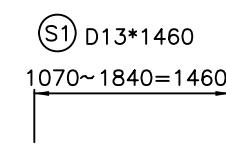
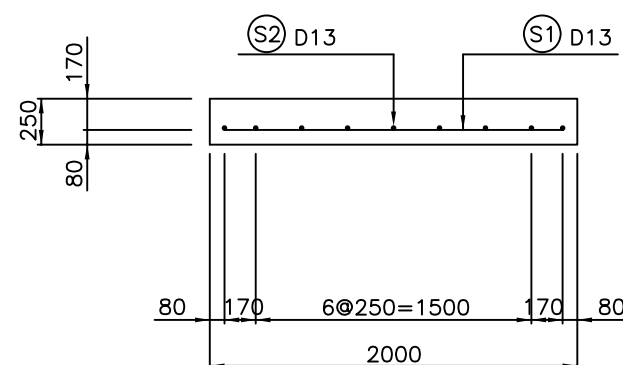
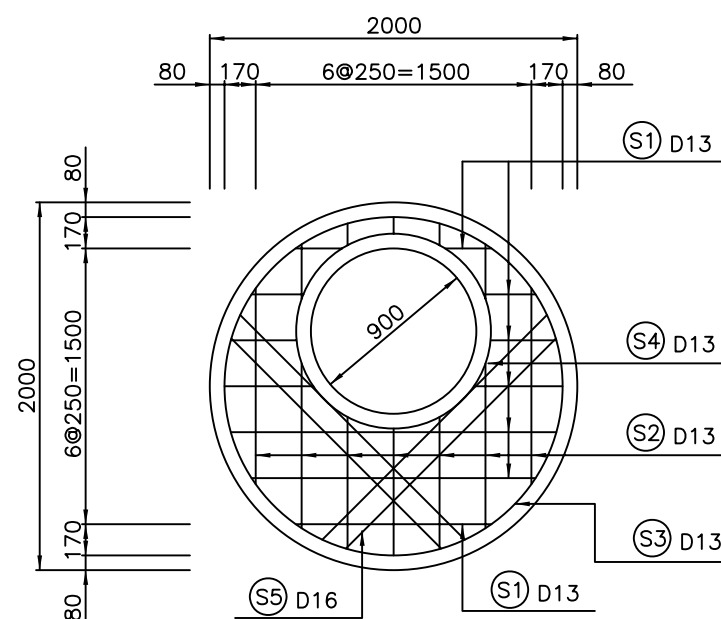
鉄筋重量表

1箇所当り

種別	径	本数	一本当りの長さ (mm)	単位重量 (kg/m)	一本当り重量 (kg)	重量 (kg)	摘要
B 1	D13	6	1210	0.995	1.204	7.224	—
B 2	D13	6	1210	0.995	1.204	7.224	—
B 3	D13	1	5230	0.995	5.204	5.204	○
D13						19.652kg	

図面名	2号現打人孔底版配筋図		
縮尺	1:40	作成年月	H11.3.31

3号現打人孔頂版配筋図 S=1:40



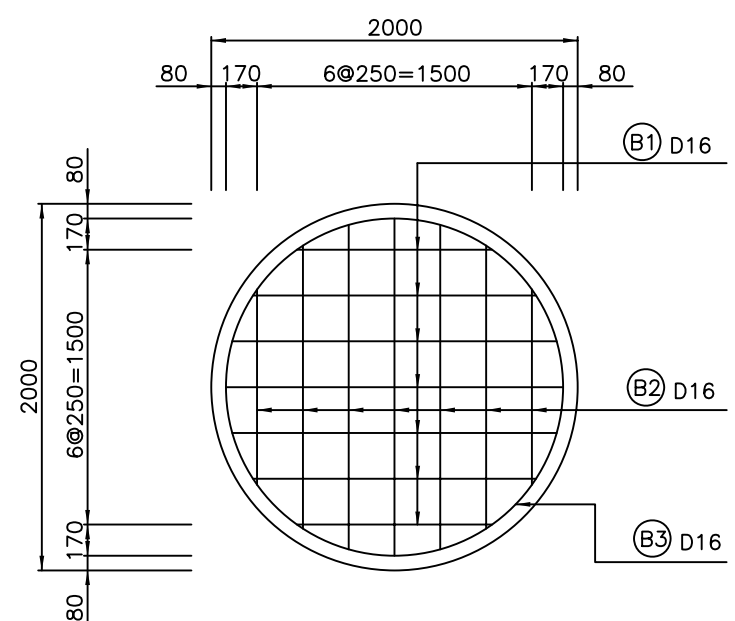
鉄筋重量表

1箇所当り

種別	径	本数	一本当りの長さ (mm)	単位重量 (kg/m)	一本当り重量 (kg)	重量 (kg)	摘要
S 1	D13	7	1460	0.995	1.453	10.171	—
S 2	D13	7	1460	0.995	1.453	10.171	—
S 1	D13	5	710	0.995	0.706	-3.530	控除分
S 2	D13	5	710	0.995	0.706	-3.530	控除分
S 3	D13	1	6170	0.995	6.139	6.139	○
S 4	D13	1	3720	0.995	3.701	3.701	○
S 5	D16	4	1610	1.560	2.512	10.048	/
						D13 23.122kg	
						D16 10.048kg	
						合計 33.170kg	

図面名	3号現打人孔頂版配筋図		
縮尺	1:40	作成年月	H11.3.31

3号現打人孔底版配筋図 S=1:40



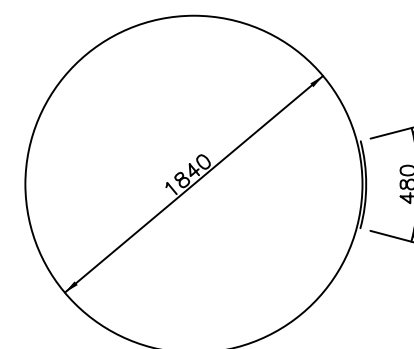
(B1) D16*1460

$$1070 \sim 1840 = 1460$$

Ⓟ D16*1460

$$1070 \sim 1840 = 1460$$

ⓑ3 D16*6260



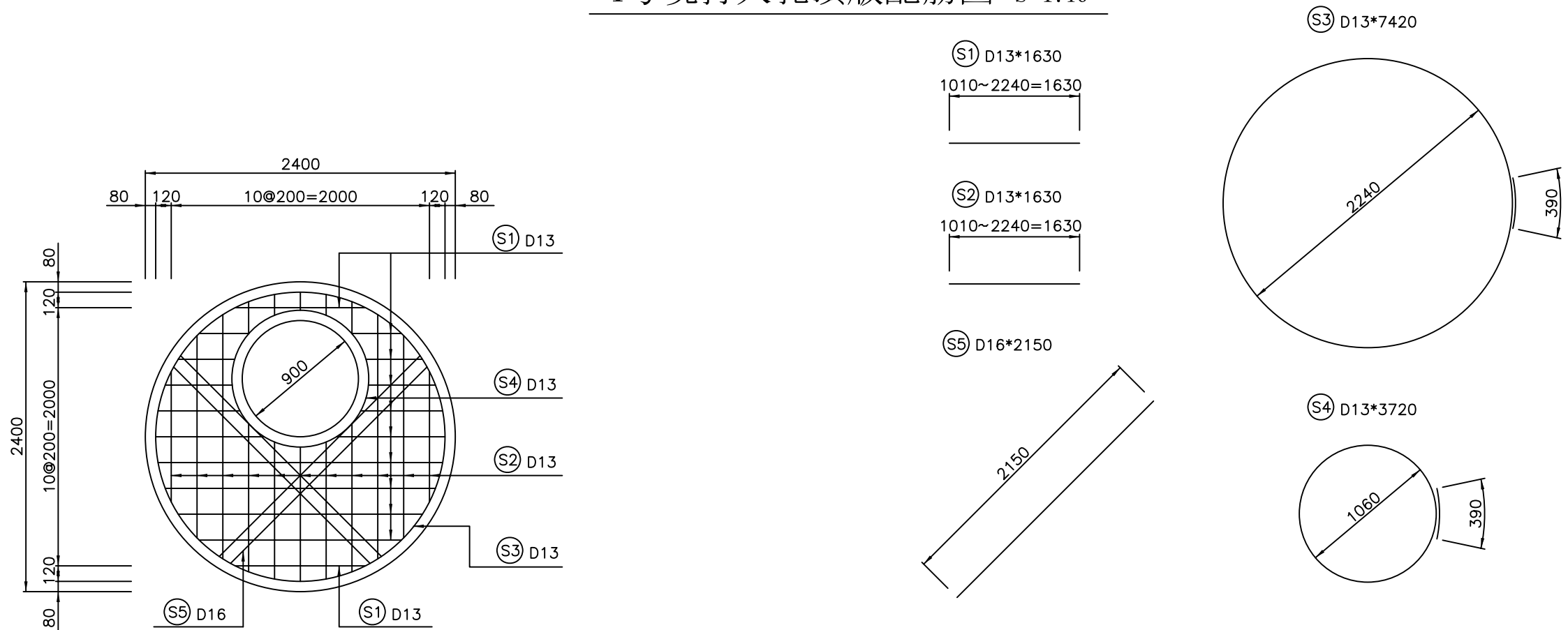
鉄筋重量表

1 箇所当り

種 別	径	本 数	一本当りの長さ (mm)	単位重量 (kg/m)	一本当り重量 (kg)	重 量 (kg)	摘 要
S 1	D16	7	1460	1.560	2.278	15.946	——
S 2	D16	7	1460	1.560	2.278	15.946	——
S 3	D16	1	6260	1.560	9.766	9.766	○
						D16 41.658kg	

図面名	3号現打人孔底版配筋図		
縮 尺	1:40	作成年月	H11.3.31

4号現打人孔頂版配筋図 S=1:40



鉄筋重量表

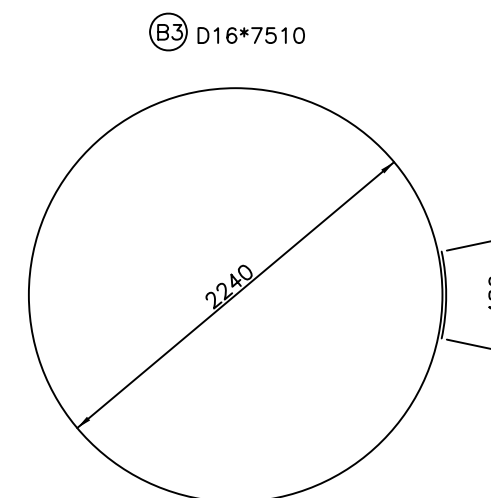
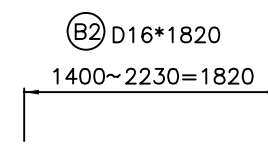
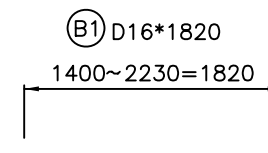
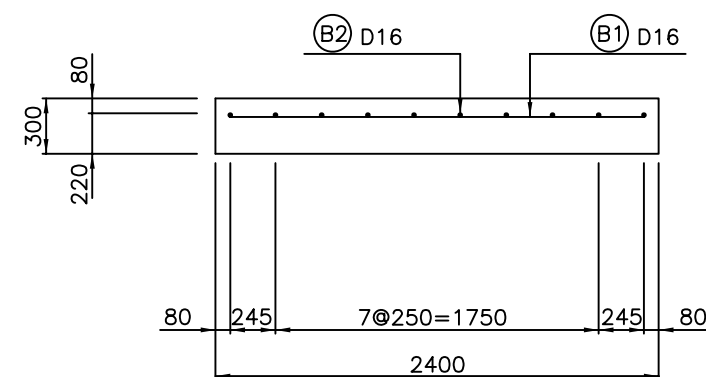
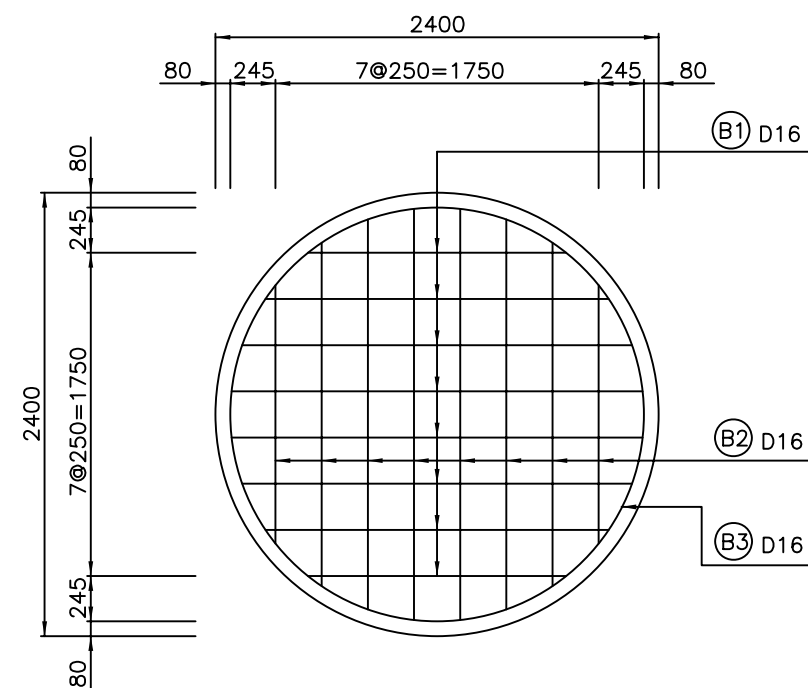
1箇所当り

種 別	径	本 数	一本当りの長さ (mm)	単位重量 (kg/m)	一本当り重量 (kg)	重 量 (kg)	摘 要
S 1	D13	11	1630	0.995	1.622	17.842	——
S 2	D13	11	1630	0.995	1.622	17.842	——
S 1	D13	5	810	0.995	0.806	-4.030	控除分
S 2	D13	5	810	0.995	0.806	-4.030	控除分
S 3	D13	1	7420	0.995	7.383	7.383	○
S 4	D13	1	3720	0.995	3.701	3.701	○
S 5	D16	4	2150	1.560	3.354	13.416	/
						D13 38.708kg	
						D16 13.416kg	
						合 計 52.124kg	

図面名 4号現打人孔頂版配筋図

縮 尺 1:40 作成年月 H11.3.31

4号現打人孔底版配筋図 S=1:40



鉄筋重量表

1箇所当り

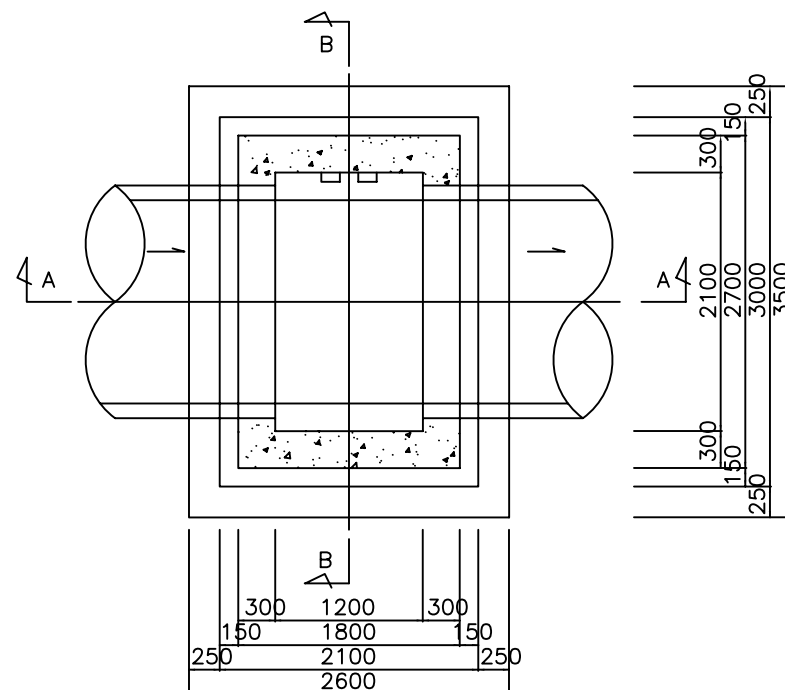
種 別	径	本 数	一本当りの長さ (mm)	単位重量 (kg/m)	一本当り重量 (kg)	重 量 (kg)	摘 要
B 1	D16	8	1820	1.560	2.839	22.712	—
B 2	D16	8	1820	1.560	2.839	22.712	—
B 3	D16	1	7510	1.560	11.716	11.716	○
D16						57.140kg	

図面名 4号現打人孔底版配筋図

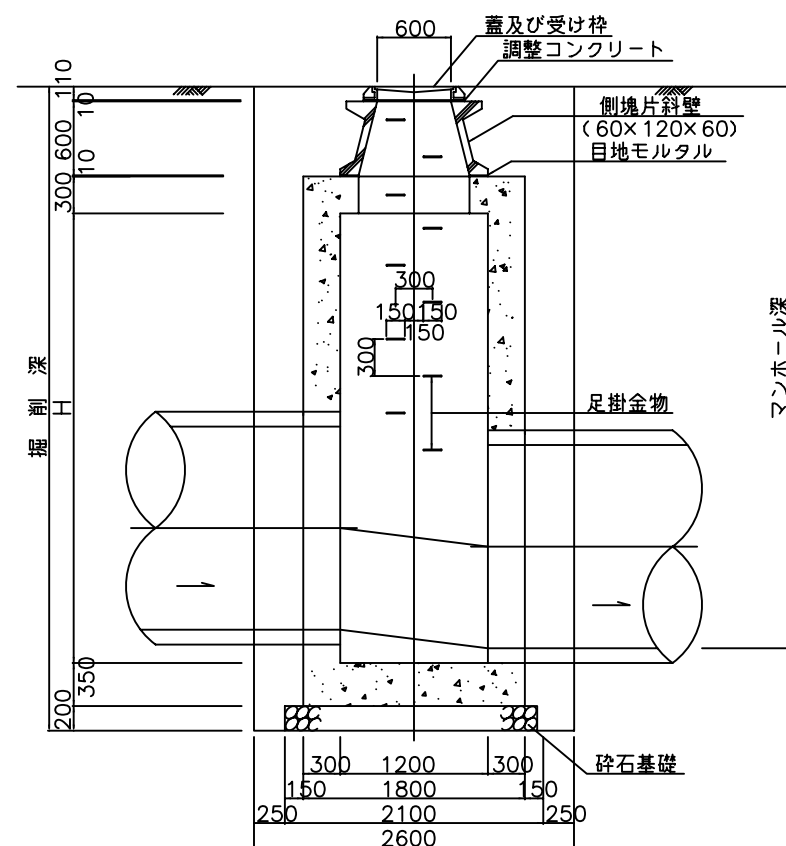
縮 尺 1:40 作成年月 H11.3.31

5号現打人孔標準構造図 S=1:60

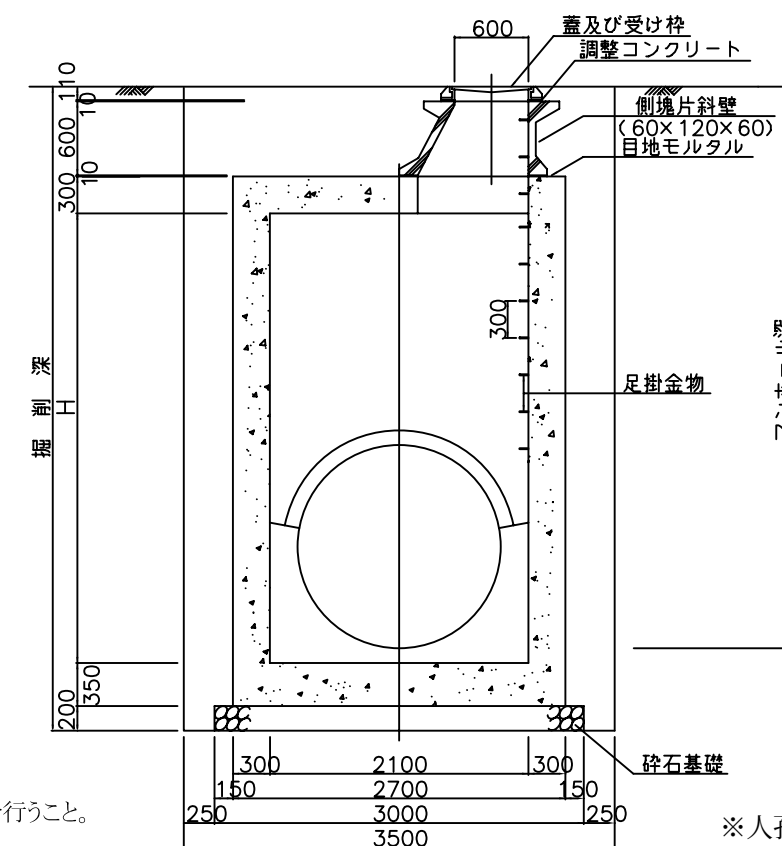
平面図



A-A 断面図



B-B 断面図

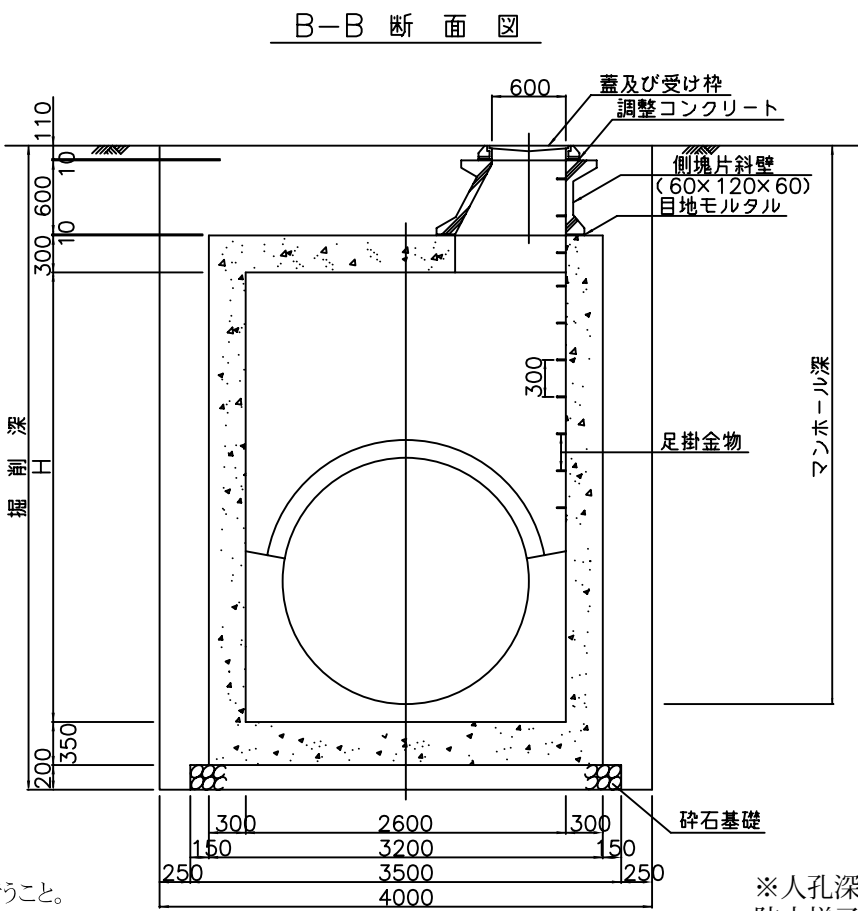
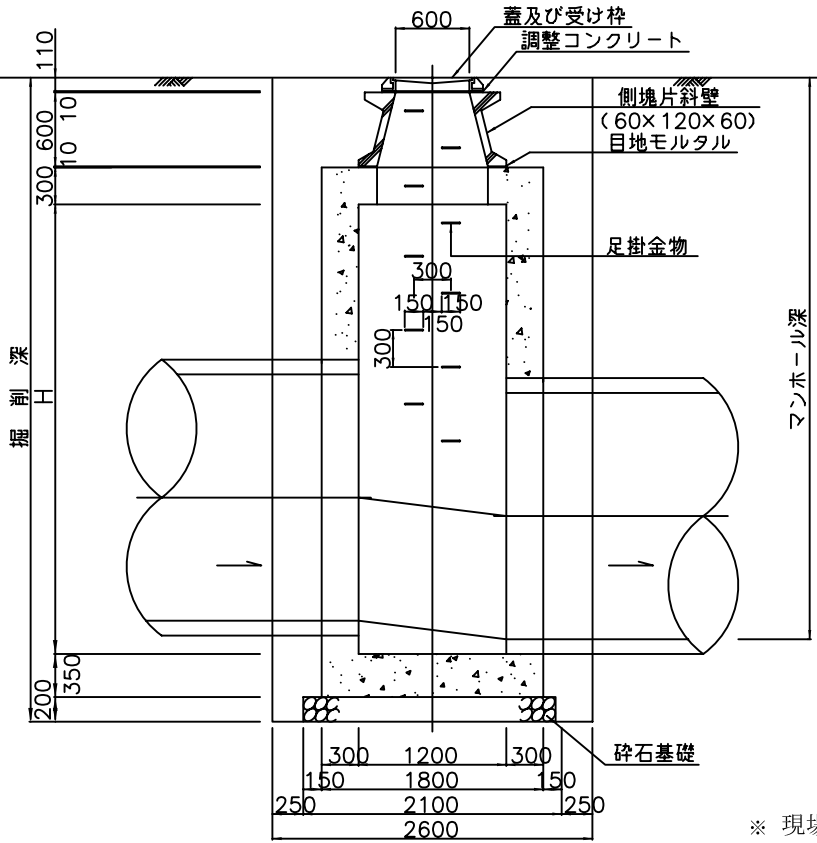
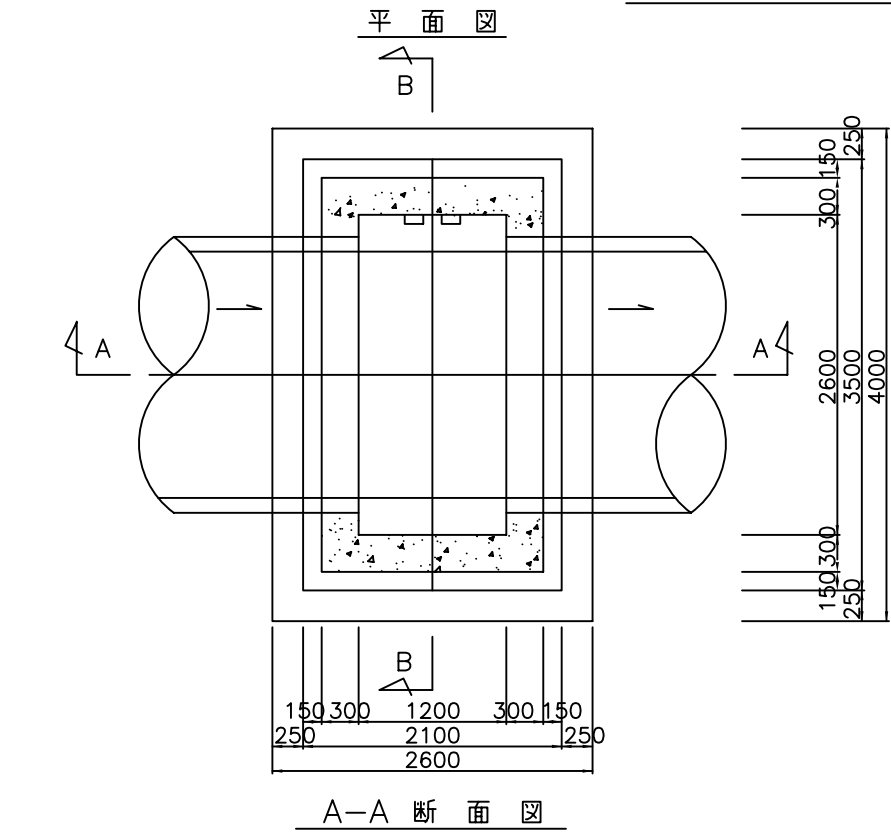


※ 現場条件に応じて、必ず構造計算を行うこと。

※ 人孔深が3.0m以上の場合は、転落防止梯子を設置すること

図面名	5号現打人孔標準構造図		
縮 尺	1:60	作成年月	H11.3.31

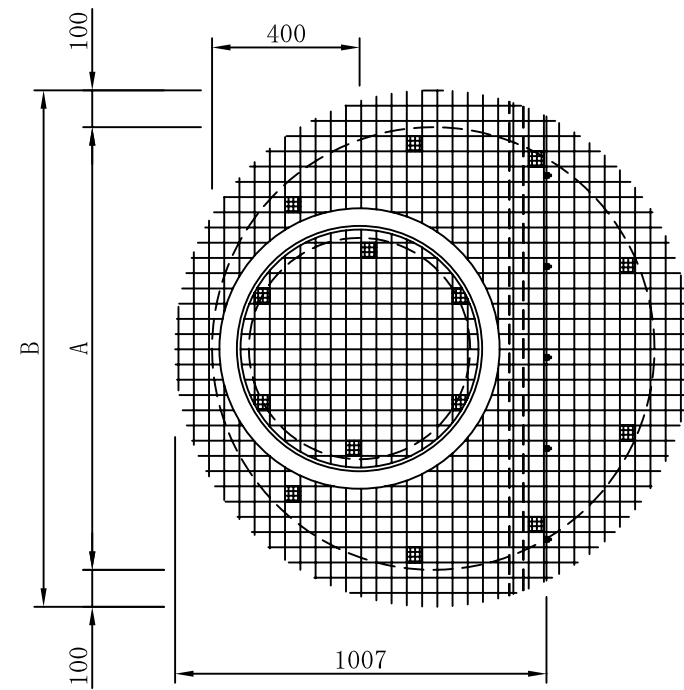
6号現打人孔標準構造図 S=1:60



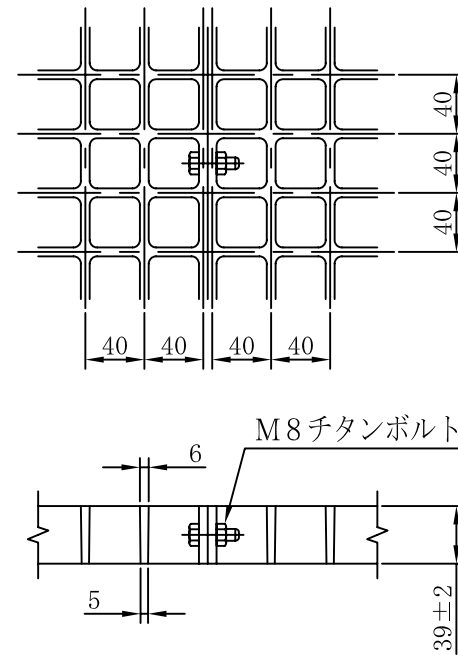
図面名	6号現打人孔標準構造図		
縮 尺	1:60	作成年月	H11.3.31

中間スラブ設置標準図（現打人孔） （1号～3号）

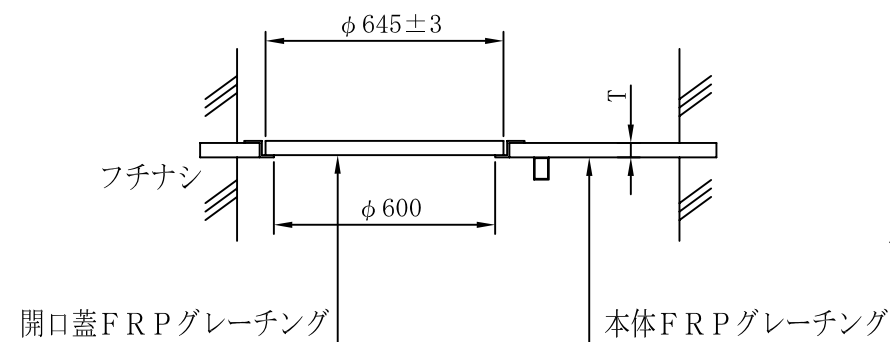
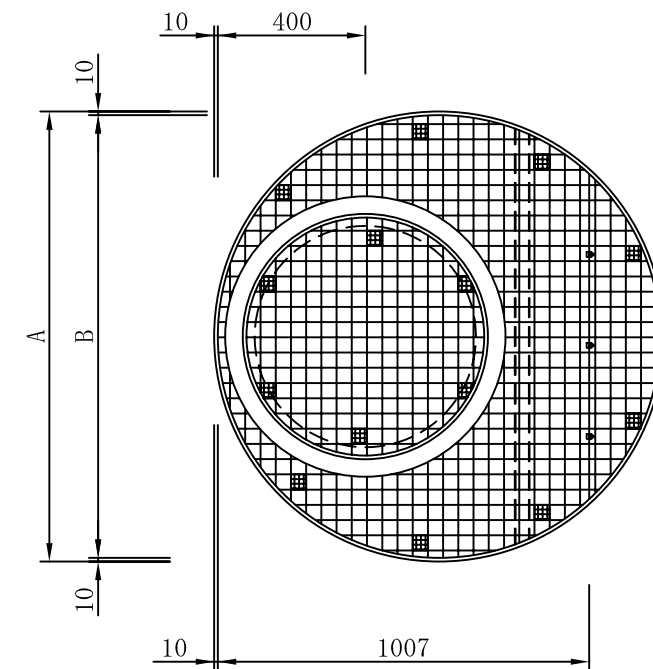
現場打用



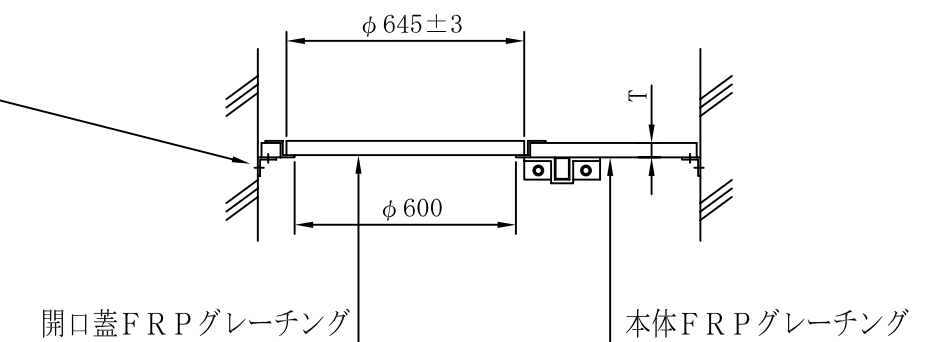
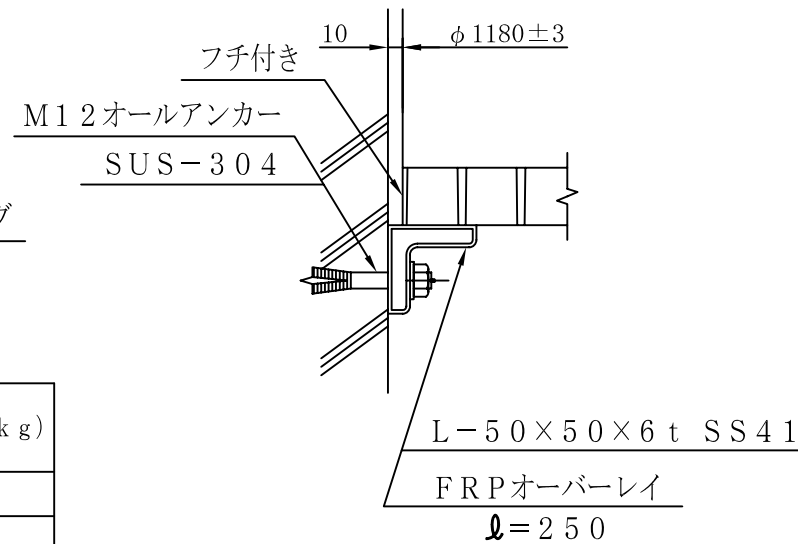
GRPグレーチング ジョイント



後付け用



＜施工方法の一例＞



現場打用タイプ

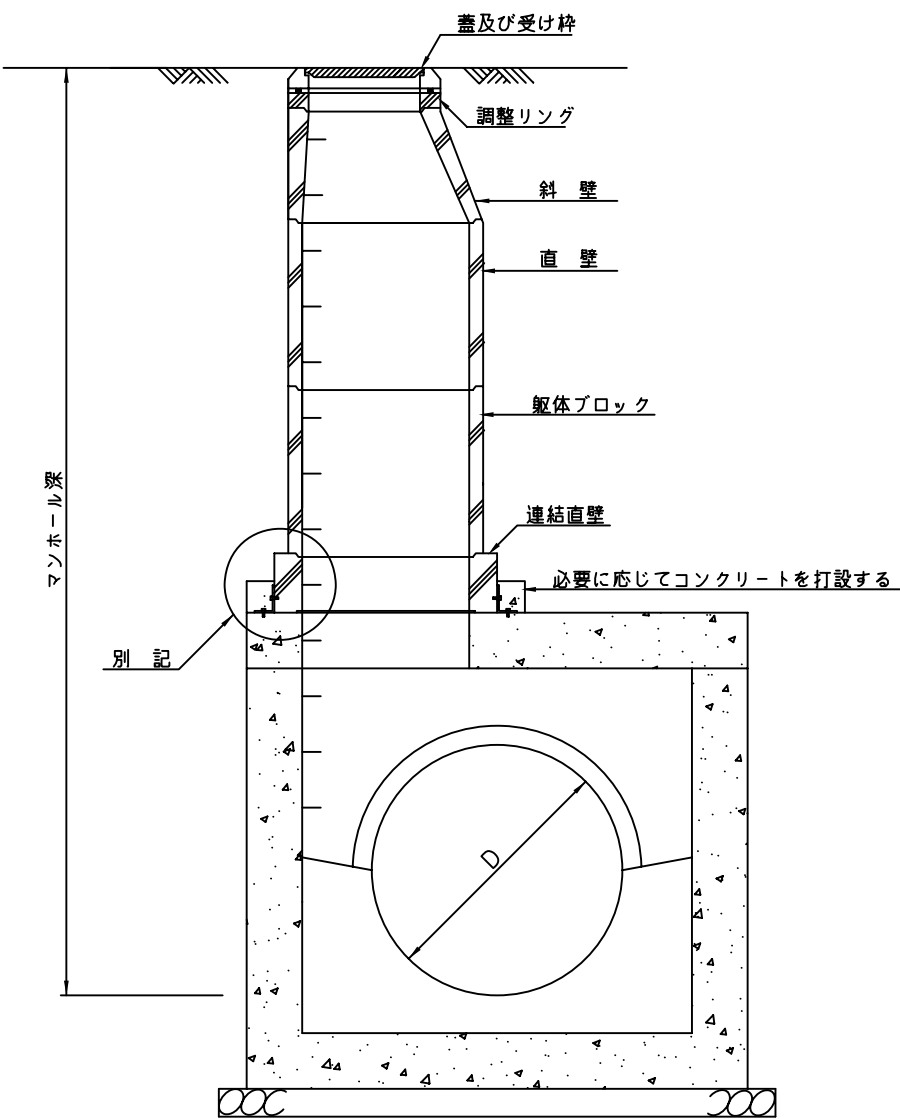
呼 称	寸 法 表 (単位mm)			参考重量 (kg)	安全荷重 (kg)
	A	B	T		
900	900	1000	39	18	360
1200	1200	1400	39	32	360
1500	1500	1700	39	47	360

後付け用タイプ

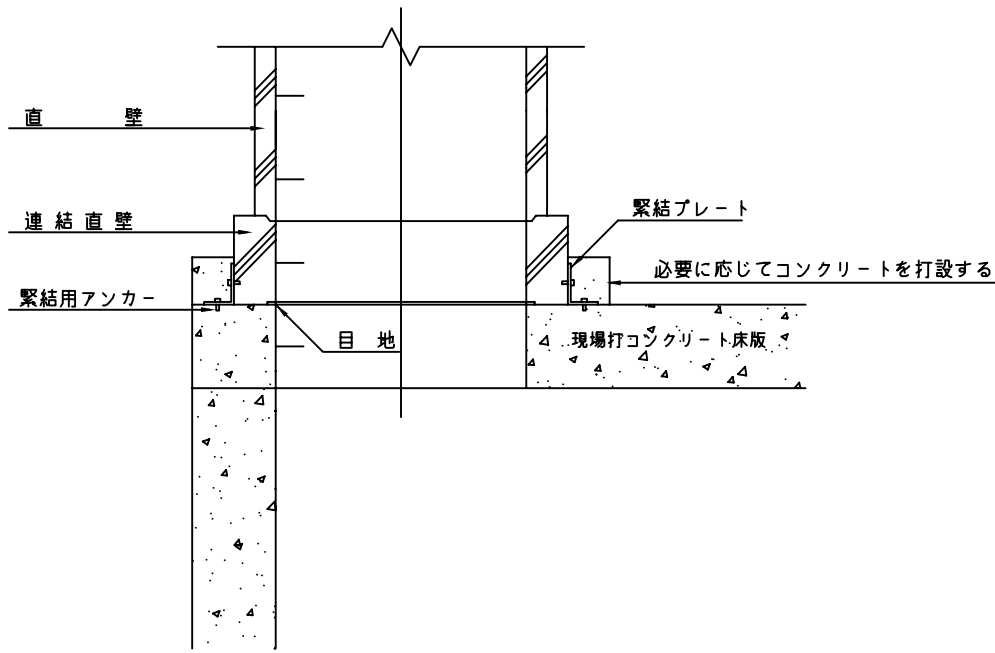
呼 称	寸 法 表 (単位mm)			参考重量 (kg)	安全荷重 (kg)
	A	B	T		
900	900	880	39	15	360
1200	1200	1180	39	24	360
1500	1500	1480	39	36	360

図面名	中間スラブ設置標準図 （1号～3号）		
縮 尺	1:20	作成年月	H11.3.31

連結直壁設置図（現打人孔）



連結部詳細図

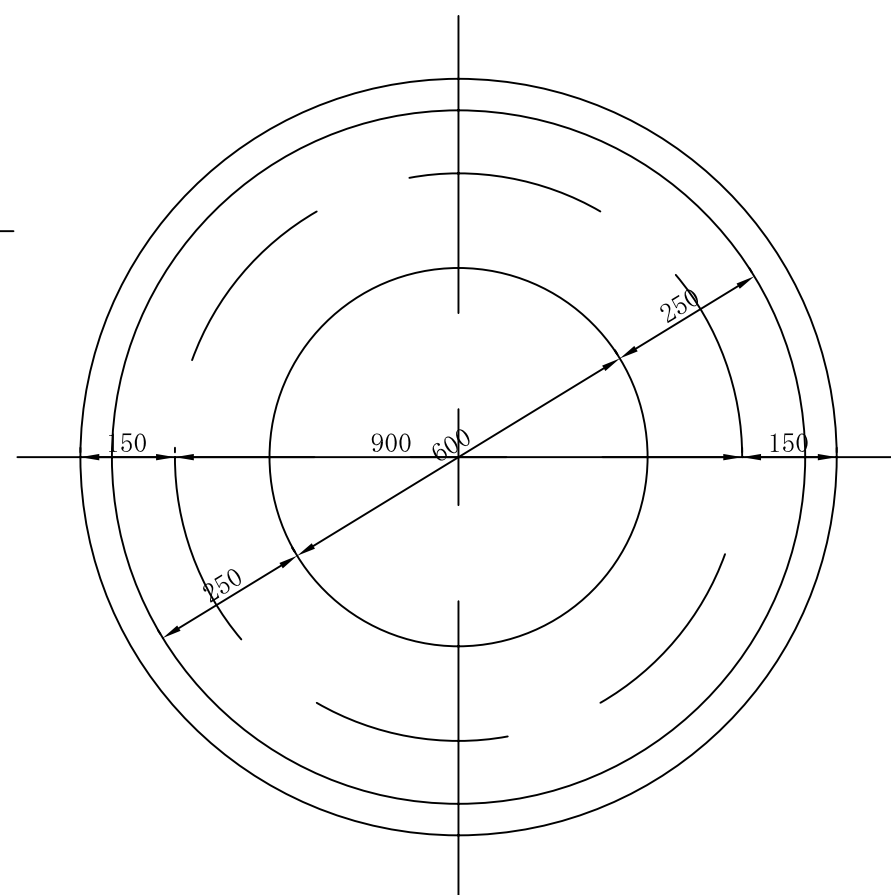


図面名	連結直壁設置図(現打人孔)		
縮 尺	NON	作成年月	H11.3.31

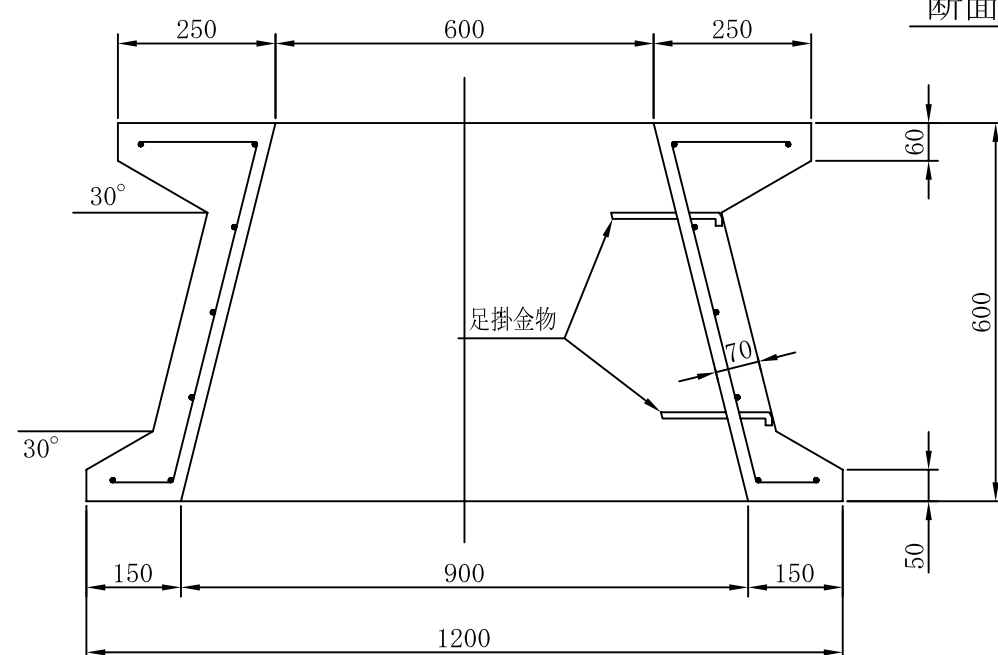
人孔側塊斜壁 (60×90×60) 標準図

斜壁 1 号 (60×90×60)

平面図

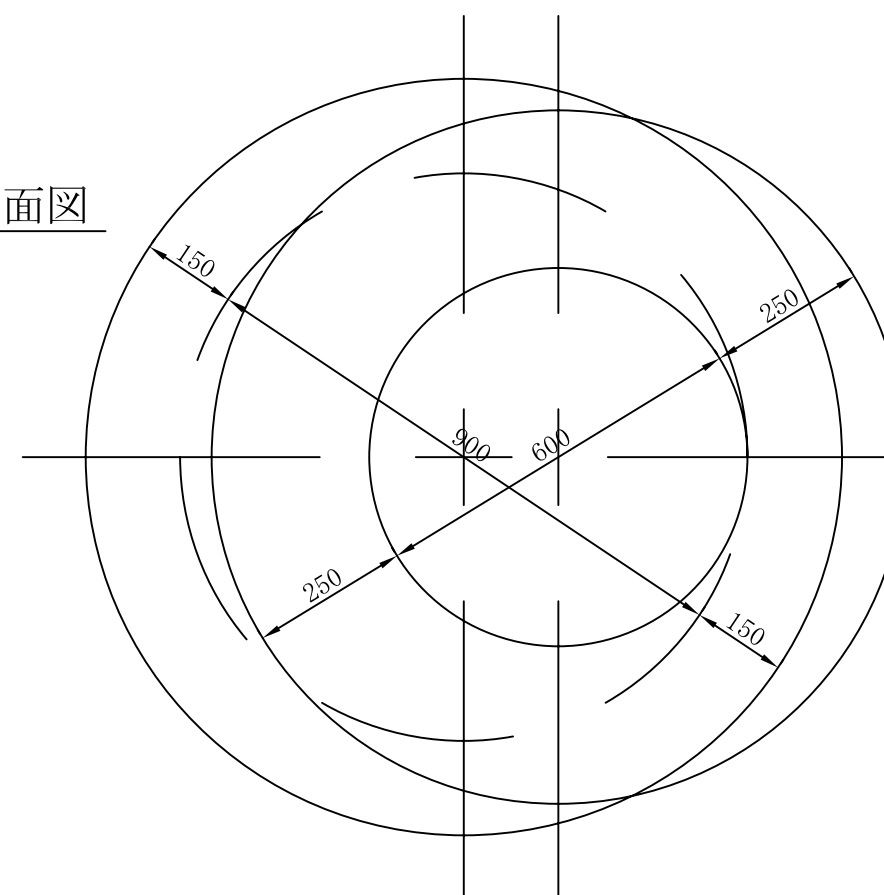


断面図

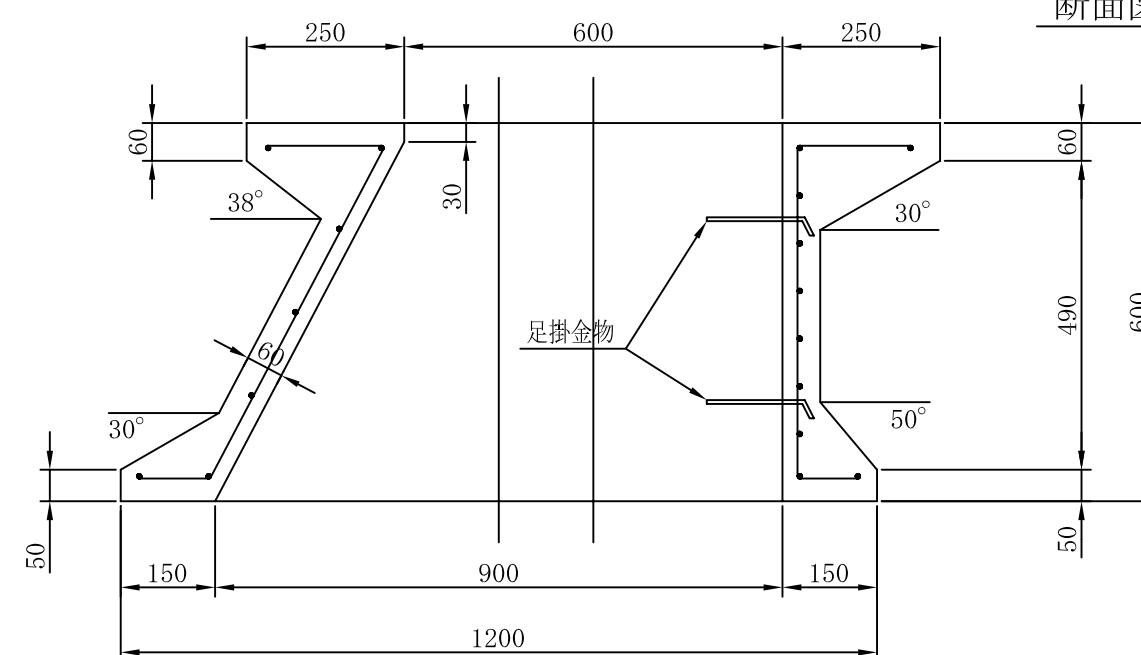


片斜壁 1 号 (60×90×60)

平面図



断面図



図面名

人孔側塊斜壁 (60×90×60) 標準図

縮 尺

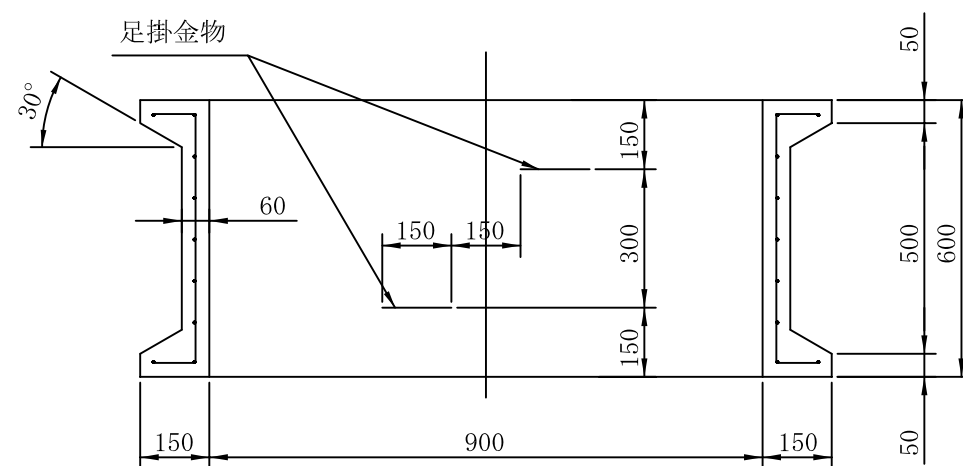
1:10

作成年月

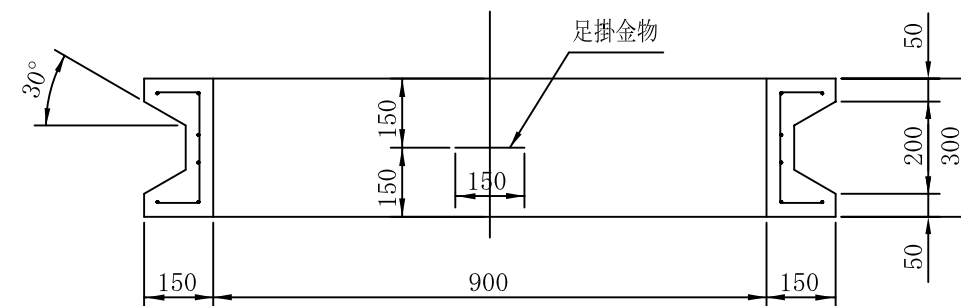
H11. 3. 31

人孔側塊直壁 (90×90×60) 標準図
(90×90×30)

直壁 1 号 (90×90×60)



直壁 2 号 (90×90×30)

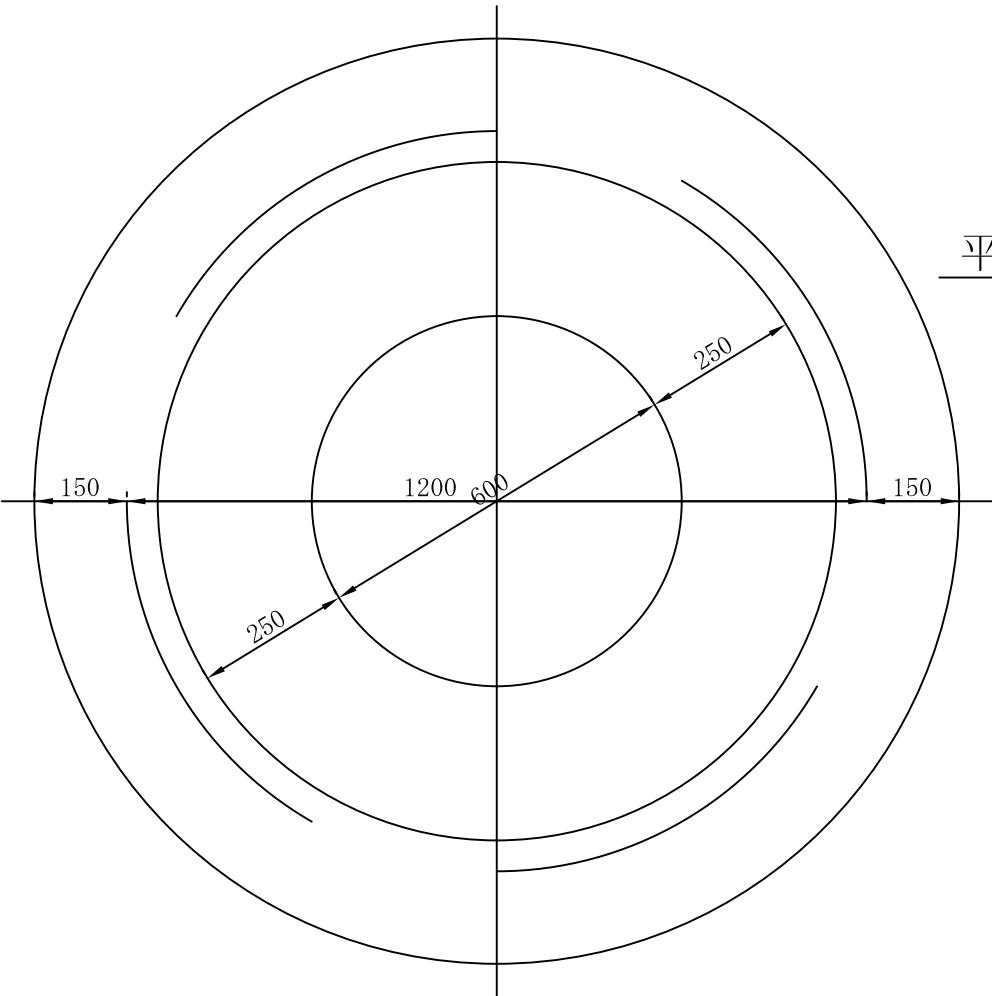


図面名	人孔側塊直壁 (90×90×60) 標準図 (90×90×30)		
縮 尺	1:10	作成年月	H11. 3. 31

人孔側塊斜壁（60×120×60）標準図

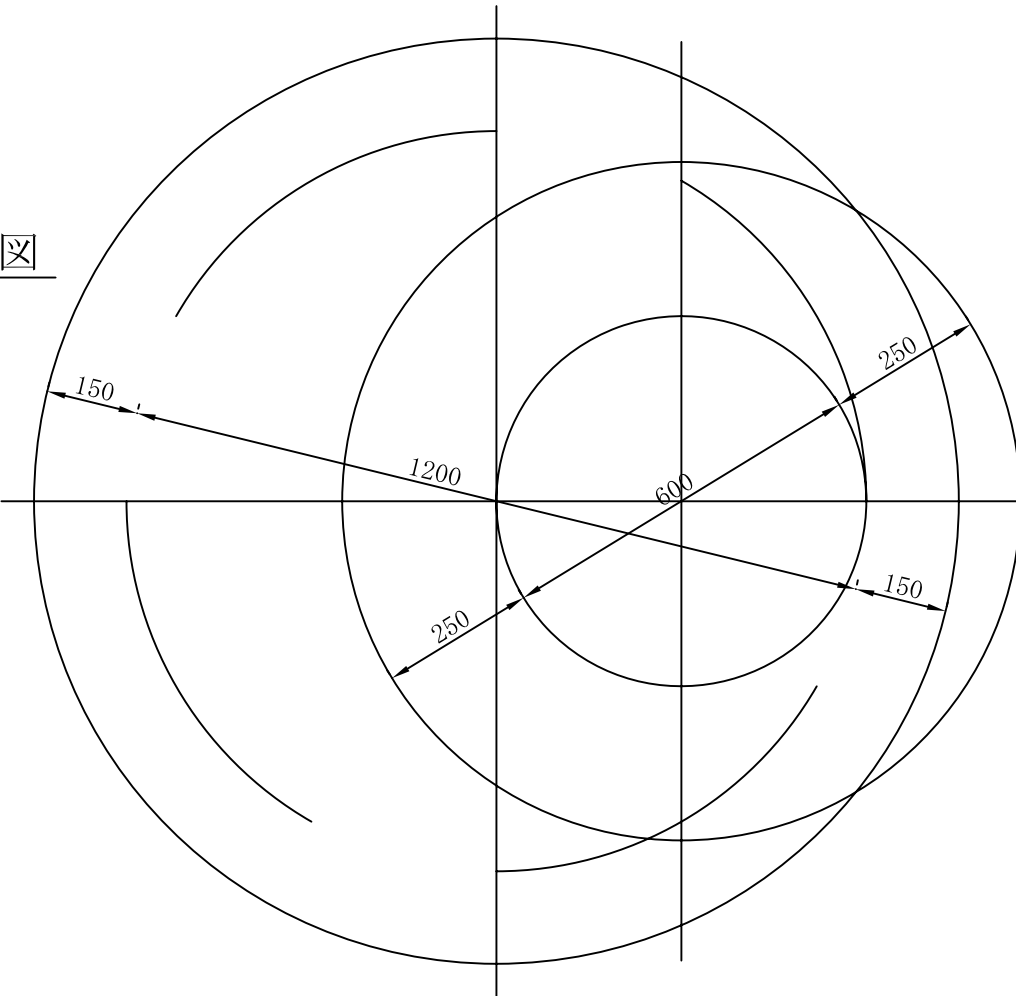
1 - 4 - 30

斜壁 2 号（60×120×60）

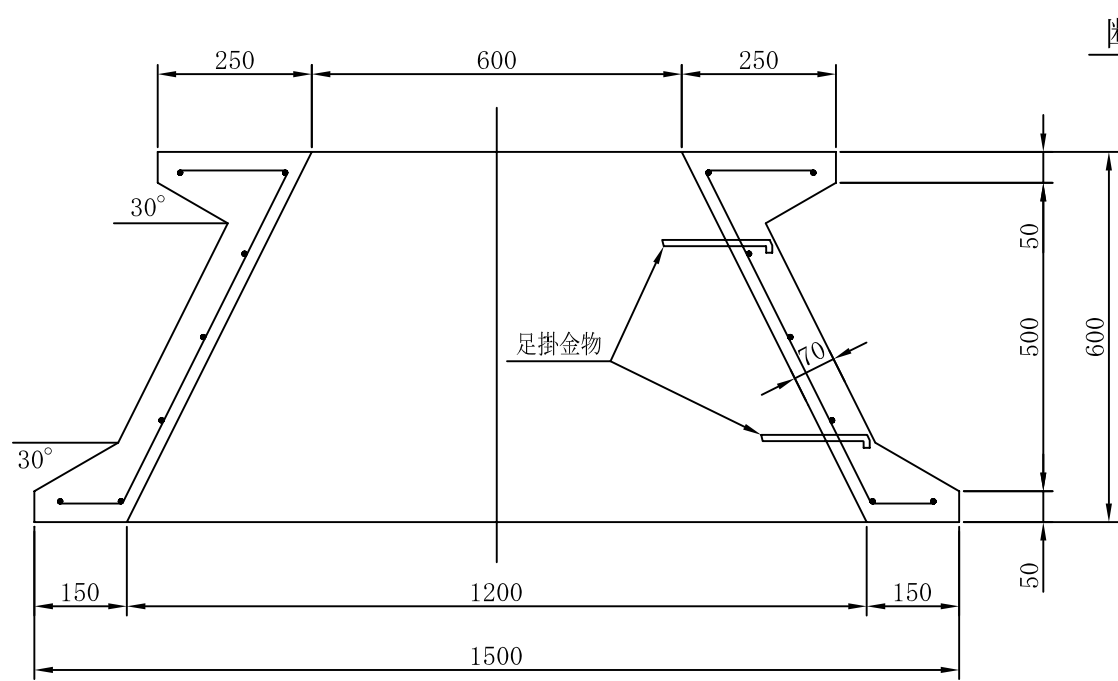


平面図

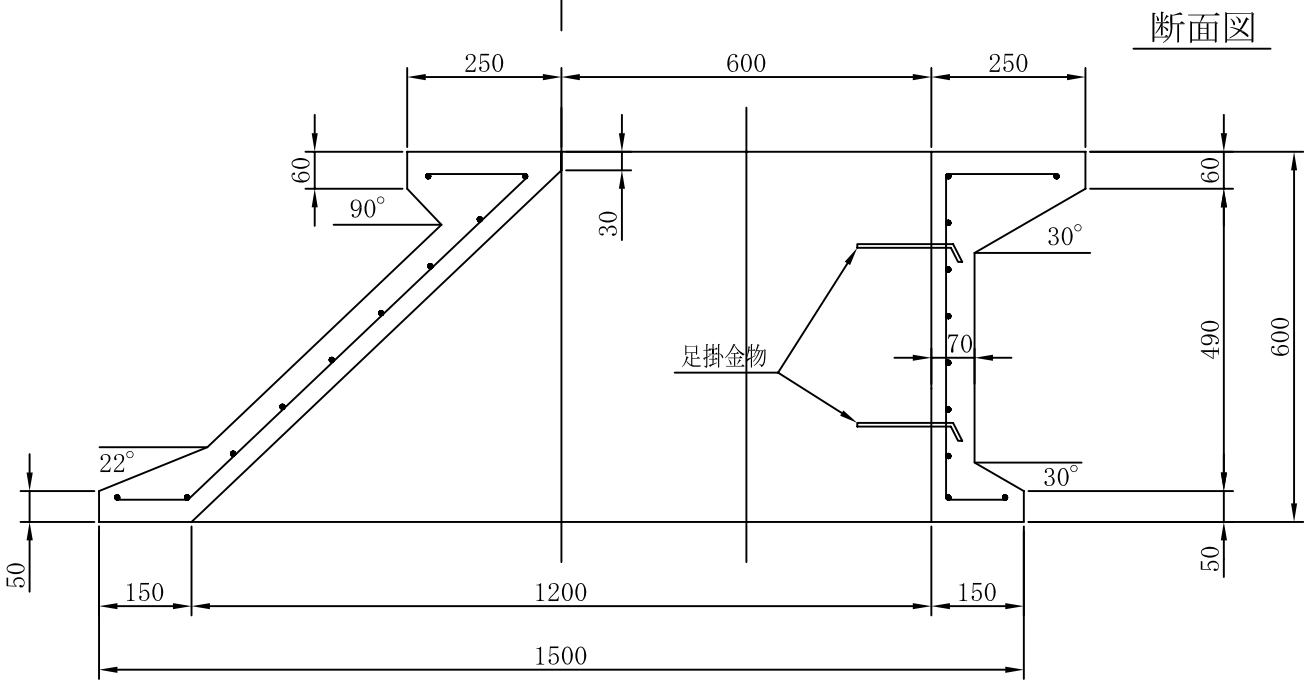
斜壁 2 号（60×120×60）



平面図



断面図

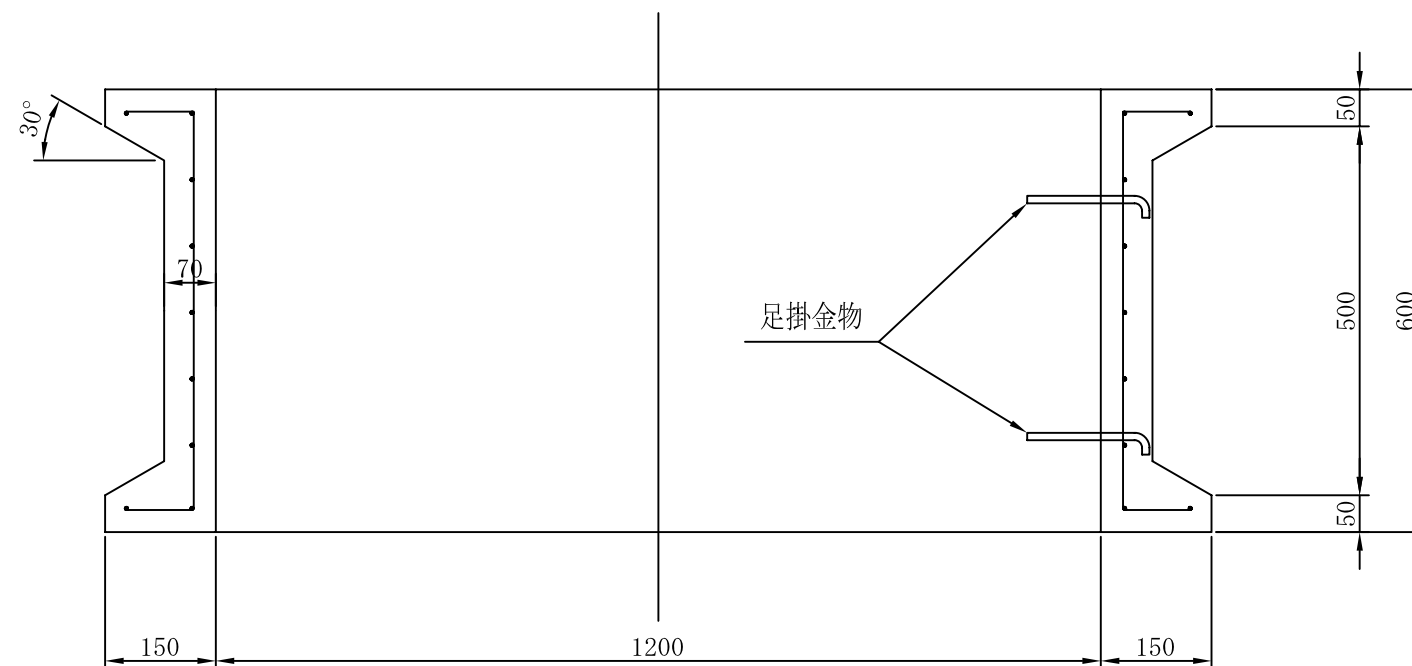


断面図

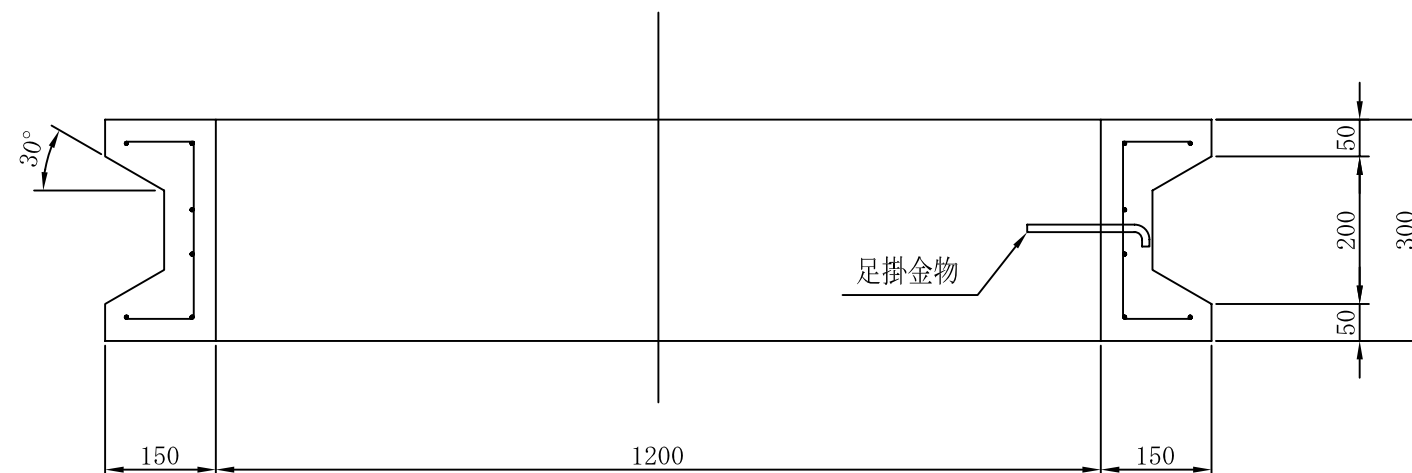
図面名	人孔側塊斜壁（60×120×60）標準図		
縮 尺	1:10	作成年月	H11. 3. 31

人孔側塊直壁（1 2 0 × 1 2 0 × 6 0）標準図 （1 2 0 × 1 2 0 × 3 0）

直 壁 3 号（1 2 0 × 1 2 0 × 6 0）

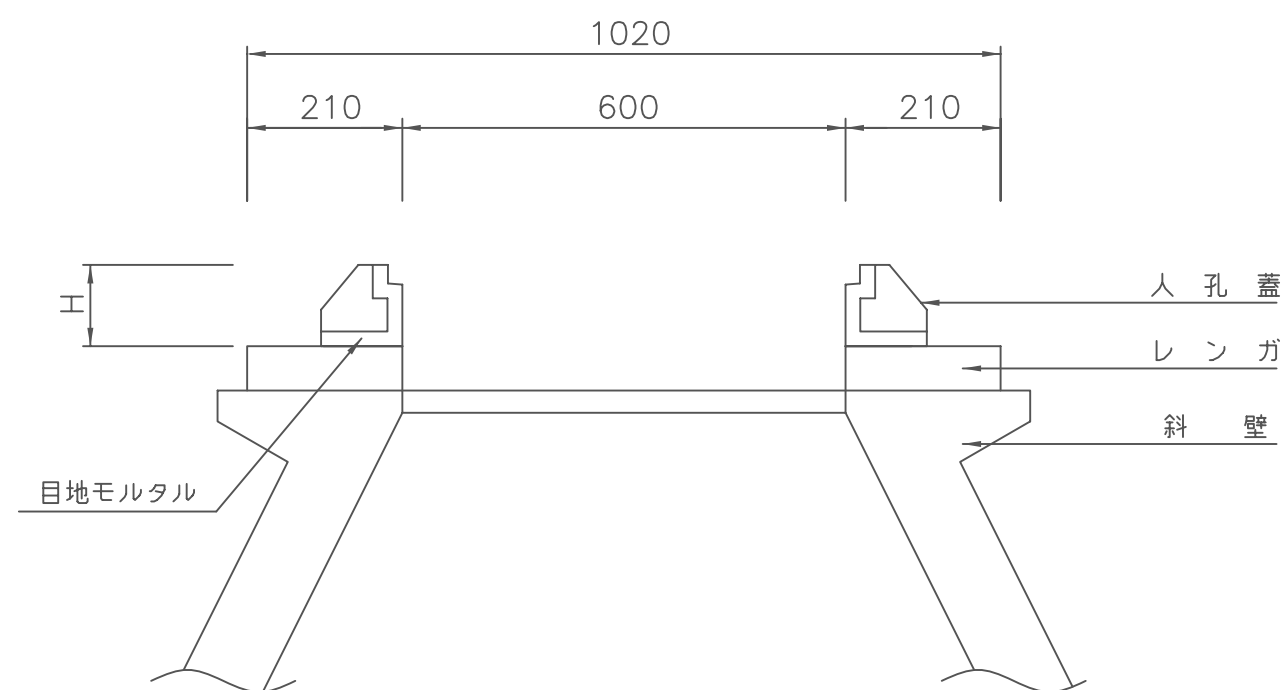


直 壁 4 号（1 2 0 × 1 2 0 × 3 0）



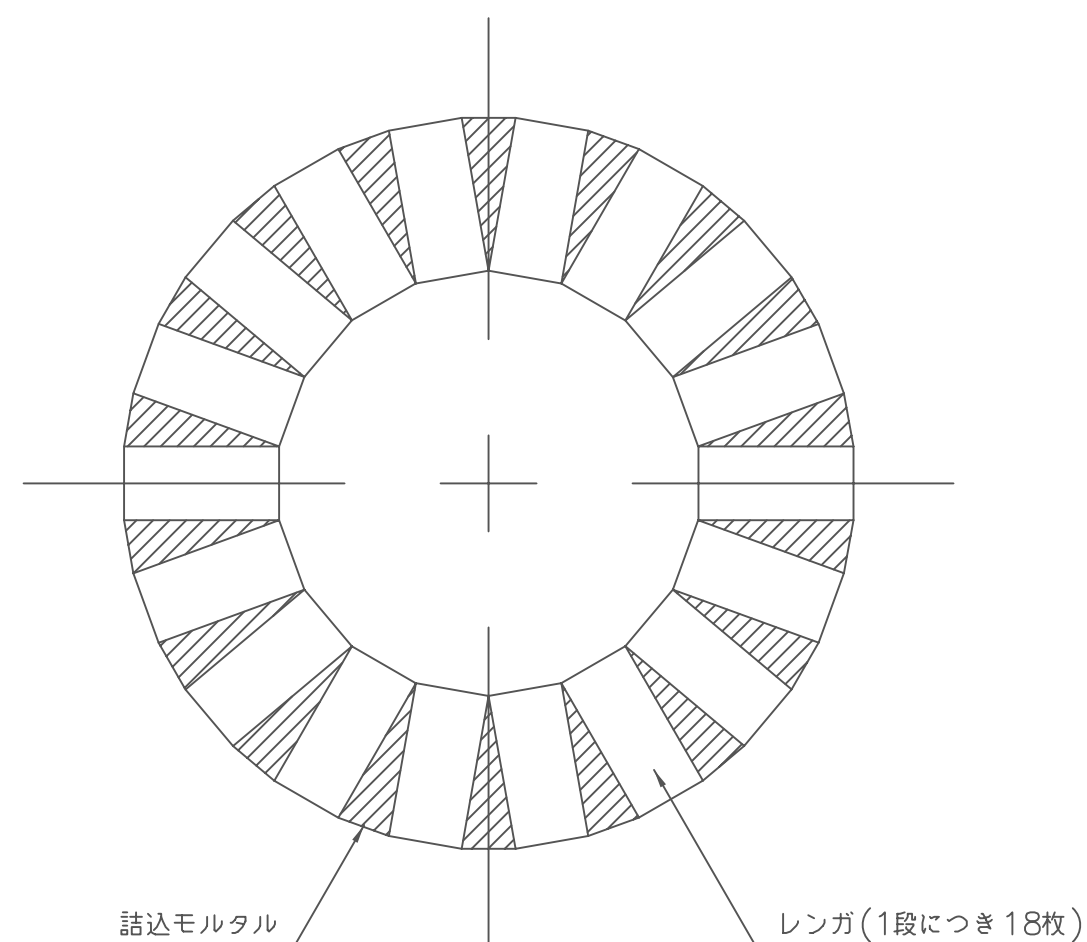
図面名	人孔側塊直壁（1 2 0 × 1 2 0 × 6 0）標準図 （1 2 0 × 1 2 0 × 3 0）		
縮 尺	1:10	作成年月	H11. 3. 31

ブロック取付詳細図



	H
重車道用	11cm
軽車道用	11cm

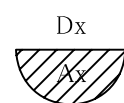
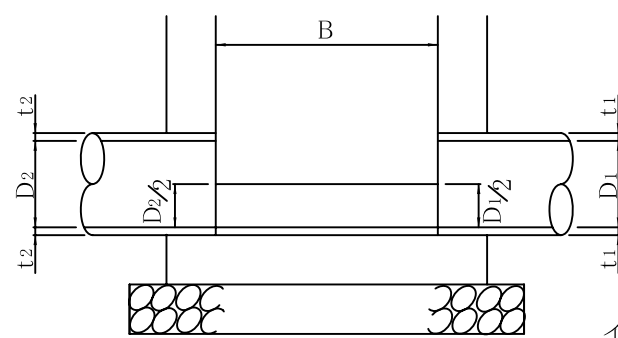
レンガ積平面図



図面名	ブロック取付詳細図, レンガ積平面図		
縮 尺	1:10	作成年月	H11.3.31

人孔インバート工標準図

同管底の場合



$$A_1 = 0.393 D_1^2$$

$$A_2 = 0.393 D_2^2$$

$$V(\text{m}^3) = 0.785 B^2 \times \left\{ \frac{(D_1/2 + t_1) + (D_2/2 + t_2)}{2} \right\} - \frac{1}{3} B (A_1 + \sqrt{A_1 \cdot A_2} + A_2)$$

型 枠

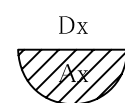
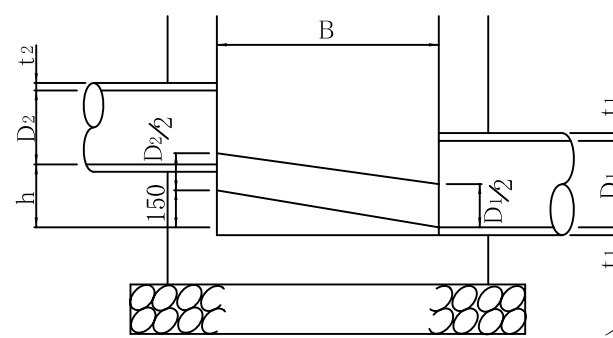
$$F(\text{m}^2) = \frac{(D_1 + D_2) \times 3.14}{4} \times B$$

$$= 0.785 B (D_1 + D_2)$$

仕上げモルタル

$$M(\text{m}^2) = 0.785 B^2 - \frac{(D_1 + D_2) B}{2} + F$$

管底差0.15<h<0.6の場合



$$A_1 = 0.393 D_1^2$$

$$A_2 = 0.393 D_2^2$$

$$V(\text{m}^3) = 0.785 B^2 \times \left\{ \frac{(D_1/2 + t_1) + (D_2/2 + 0.15 + t_2)}{2} \right\} - \frac{1}{3} B (A_1 + \sqrt{A_1 \cdot A_2} + A_2)$$

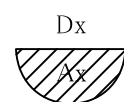
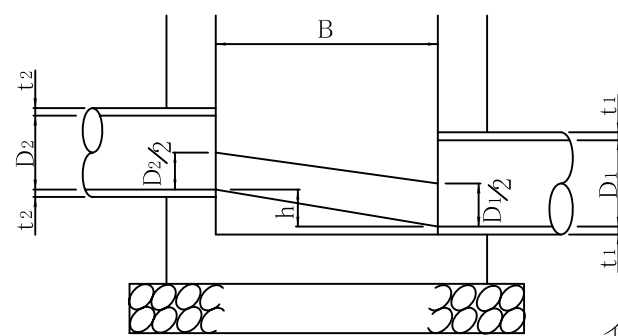
型 枠

$$F(\text{m}^2) = 0.785 \times \sqrt{B^2 + 0.15^2} \times (D_1 + D_2)$$

仕上げモルタル

$$M(\text{m}^2) = 0.785 B^2 - \frac{(D_1 + D_2) B}{2} + F$$

管底差0<h<0.15の場合



$$A_1 = 0.393 D_1^2$$

$$A_2 = 0.393 D_2^2$$

$$V(\text{m}^3) = 0.785 B^2 \times \left\{ \frac{(D_1/2 + t_1) + (D_2/2 + t_2 + h)}{2} \right\} - \frac{1}{3} B (A_1 + \sqrt{A_1 \cdot A_2} + A_2)$$

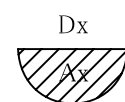
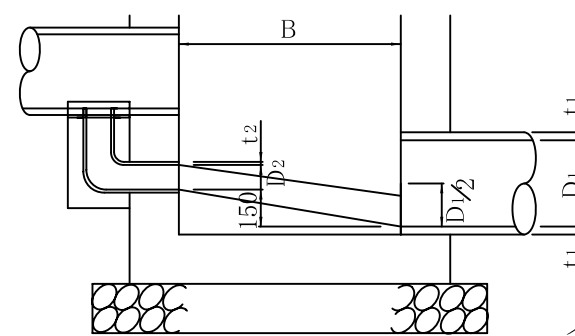
型 枠

$$F(\text{m}^2) = 0.785 \times \sqrt{B^2 + h^2} \times (D_1 + D_2)$$

仕上げモルタル

$$M(\text{m}^2) = 0.785 B^2 - \frac{(D_1 + D_2) B}{2} + F$$

副管付の場合



$$A_1 = 0.393 D_1^2$$

$$A_2 = 0.393 D_2^2$$

$$V(\text{m}^3) = 0.785 B^2 \times \left\{ \frac{(D_1/2 + t_1) + (D_2/2 + 0.15 + t_2)}{2} \right\} - \frac{1}{3} B (A_1 + \sqrt{A_1 \cdot A_2} - A_2)$$

型 枠

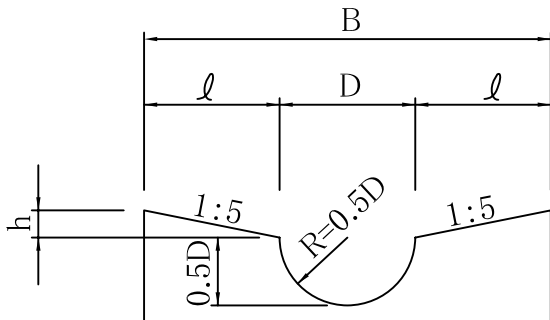
$$F(\text{m}^2) = 0.785 \times \sqrt{B^2 + 0.15^2} \times (D_1 + D_2)$$

仕上げモルタル

$$M(\text{m}^2) = 0.785 B^2 - \frac{(D_1 + D_2) B}{2} + F$$

図面名	人孔インバート工標準図		
縮 尺	NON	作成年月	H11.3.31

人孔インバート勾配高(h)表



$$h = \frac{\ell}{5} \quad \ell = \frac{B-D}{2} \quad D = \frac{D_1 + D_2}{2}$$

B = 900mm(1号人孔)
B = 1200mm(2号人孔)

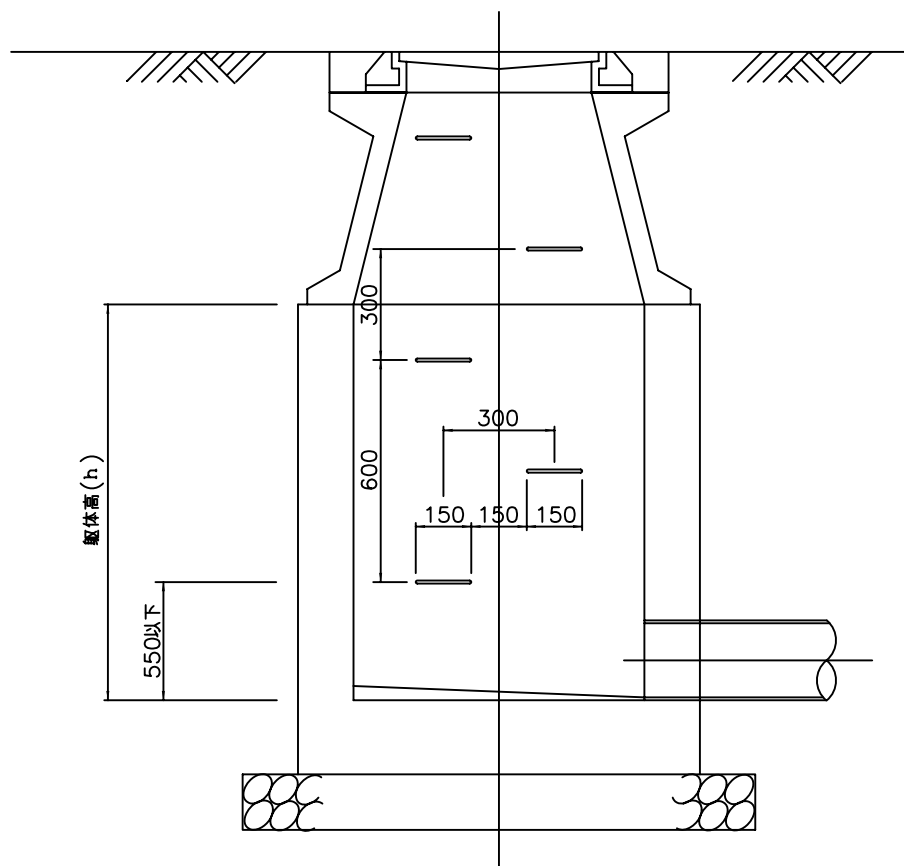
単位：mm

種別 管径 D ₁ \ D ₂	1号人孔							2号人孔		
	250	300	350	400	450	500	600	700	800	900
250	65.0	62.5	60.0	57.5	55.0	52.5	47.5	72.5	67.5	62.5
300		60.0	57.5	55.0	52.5	50.0	45.0	70.0	65.0	60.0
350			55.0	52.5	50.0	47.5	42.5	67.5	62.5	57.5
400				50.0	47.5	45.0	40.0	65.0	60.0	55.0
450					45.0	42.5	37.5	62.5	57.5	52.5
500						40.0	35.0	60.0	55.0	50.0
600							30.0	55.0	50.0	45.0
700								50.0	45.0	40.0
800									40.0	35.0
900										30.0

※上記数表は流入管なしの場合

図面名	人孔インバート勾配高(h)表		
縮尺	NON	作成年月	H11.3.31

足掛金物取付図



躯体高 mスラブ厚 (h)	本 数	躯体高 mスラブ厚 (h)	本 数
0.50	1	1.40	4
0.60	1	1.50	4
0.70	1	1.60	4
0.80	2	1.70	5
0.90	2	1.80	5
1.00	2	1.90	5
1.10	3	2.00	6
1.20	3	2.10	6
1.30	3	2.20	6

図面名

足掛金物取付図

縮 尺

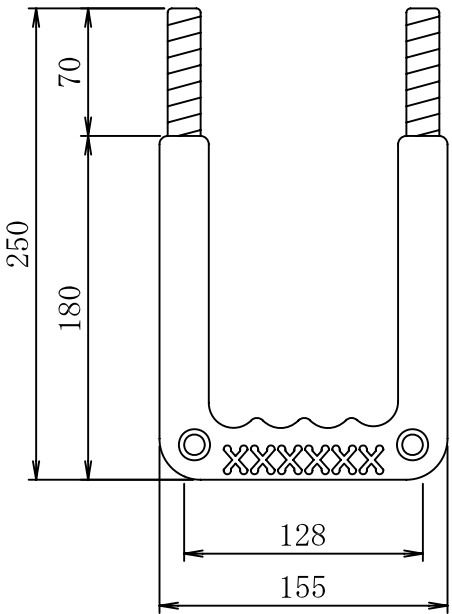
1:20

作成年月

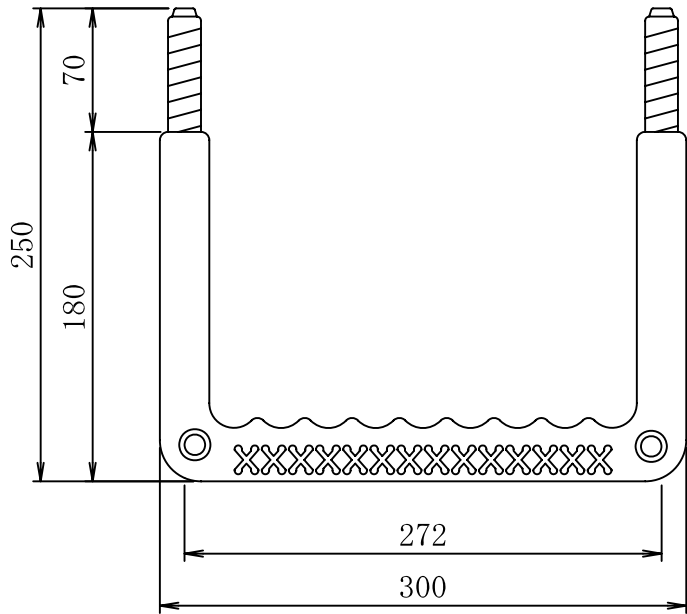
H11.3.31

足掛金物取付図（ポリプロレン樹脂被覆）参考図

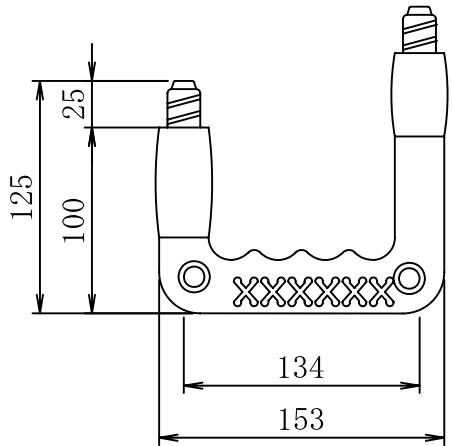
現場打用（150型）



現場打用（300型）



φ600特殊マンホール用斜壁・直壁用



仕 様	
心材の寸法	φ 1 9 mm以上
被 覆 樹 脂	ポリプロピンレン樹脂
心材の材質 樹脂被覆厚	(a)FCD45以上、被覆厚2mm以上
杭 折 強 度	1,000kg 以上

*樹脂巻足掛金物はメーカーにより模様、形、仕様等が異なるため、左記の仕様に基づき本市係員の承認を受けること。

*参考図の形、寸法は概要であり規定したものではない。

*責任表示として製造業者のマークを表示すること。

*施工時の露出部の長さは下記のとおりとする。

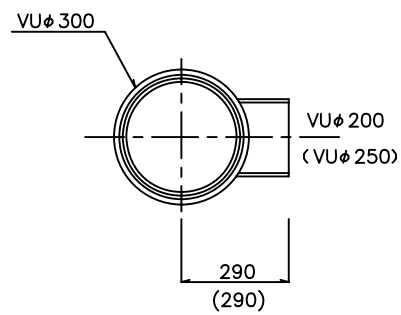
- A型マンホール120mm
- 1号組立マンホール120mm
- 2号組立マンホール以上140mm
- 現場打マンホール140mm（ただし、内径900mm，特殊マンホール120mm）

図面名	足掛金物（ポリプロレン樹脂被覆）参考図		
縮 尺	1:40	作成年月	H11. 3. 31

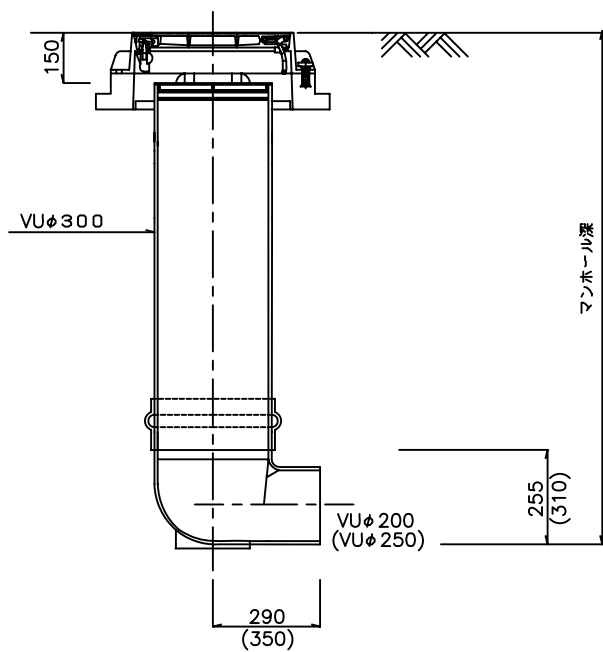
塩ビ製小型人孔標準構造図 S=1:20
(JSWAS K-9)

起 点

平面図

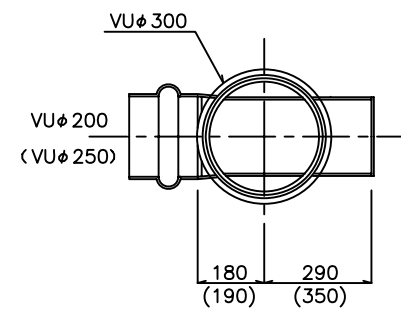


縦断面図

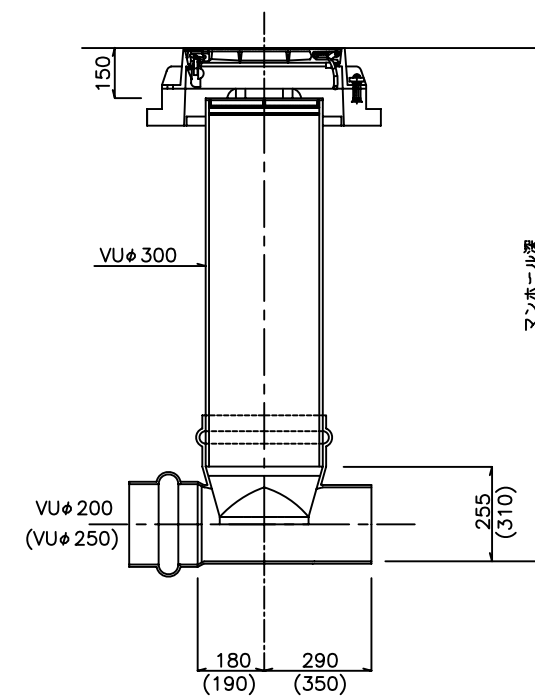


ストレート

平面図



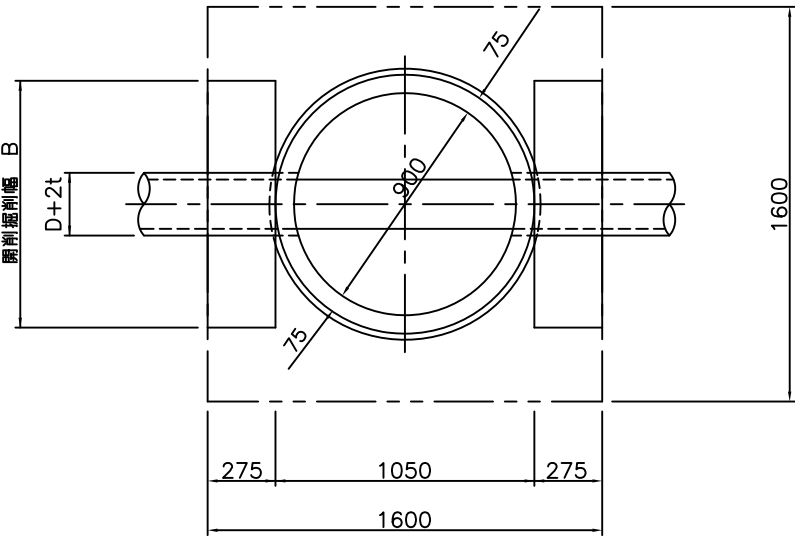
縦断面図



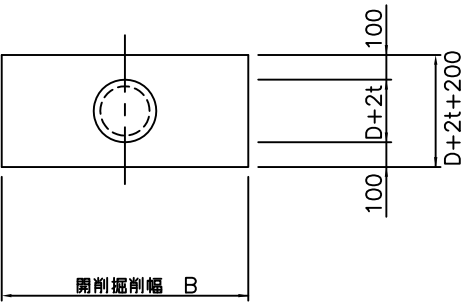
図面名	塩ビ製小型人孔標準構造図		
縮 尺	1:20	作成年月	H11.3.31

VU管人孔部残土表(1号組立人孔)

平 面 図



断 面 図



		単位：m ³										
呼び径D(mm)	呼び径D(mm)	200	250	300	350	400	450	500	600			
	1流入(出) 当り 残土量 (m ³)	0.120	0.135	0.150	0.165	0.189	0.214	0.241	0.299			
200	0.120	0.240	0.255	0.270	0.285	0.309	0.334	0.361	0.419			
250	0.135	0.255	0.270	0.285	0.300	0.324	0.349	0.376	0.434			
300	0.150	0.270	0.285	0.300	0.315	0.339	0.364	0.391	0.449			
350	0.165	0.285	0.300	0.315	0.330	0.354	0.379	0.406	0.464			
400	0.189	0.309	0.324	0.339	0.354	0.378	0.403	0.430	0.488			
450	0.214	0.334	0.349	0.364	0.379	0.403	0.428	0.455	0.513			
500	0.241	0.361	0.376	0.391	0.406	0.430	0.455	0.482	0.540			
600	0.299	0.419	0.434	0.449	0.464	0.488	0.513	0.540	0.598			

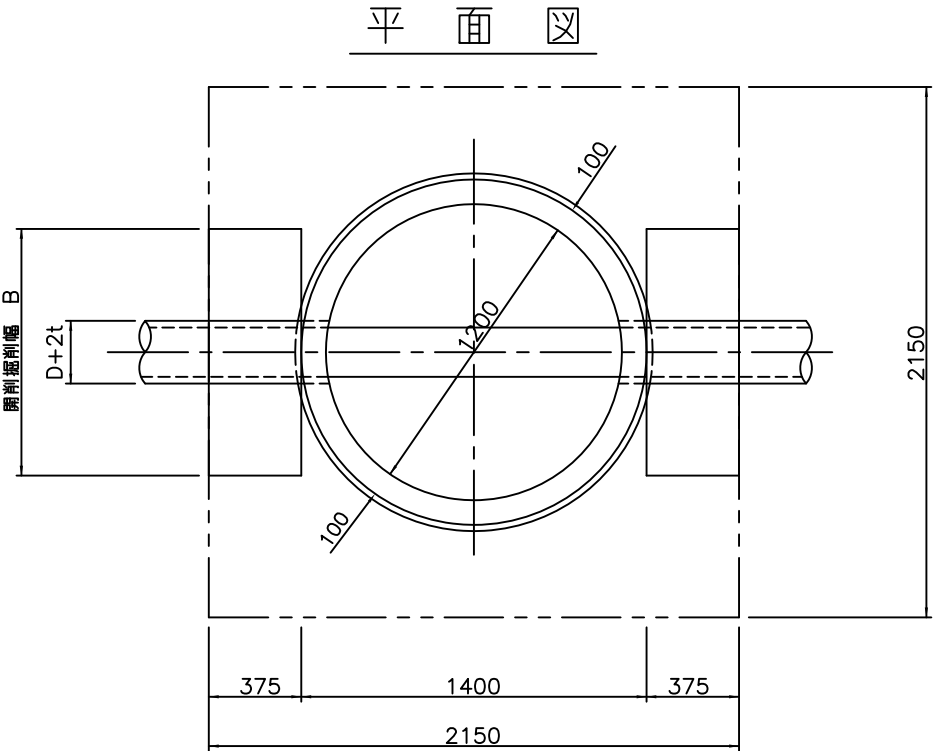
呼び径D(mm)	200	250	300	350	400	450	500	600
管厚t(mm)	7	8	9	11	12	13	15	18
管断面積(m ²)	0.036	0.056	0.079	0.109	0.141	0.178	0.221	0.318
掘削幅B(m)	1.05	1.05	1.05	1.05	1.10	1.15	1.20	1.30

図面名	VU管人孔部残土表(1号組立人孔)		
縮 尺	NON	作成年月	H30.2.1

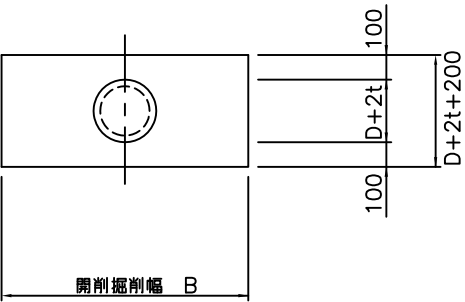
VU管人孔部残土表(2号組立人孔)

		単位：m ³										
呼び径D(mm)	呼び径D(mm)	200	250	300	350	400	450	500	600			
	I流入(出) 当り 残土量 (m ³)	0. 163	0. 183	0. 204	0. 225	0. 257	0. 292	0. 329	0. 408			
200	0. 163	0. 326	0. 346	0. 367	0. 388	0. 420	0. 455	0. 492	0. 571			
250	0. 183	0. 346	0. 366	0. 387	0. 408	0. 440	0. 475	0. 512	0. 591			
300	0. 204	0. 367	0. 387	0. 408	0. 429	0. 461	0. 496	0. 533	0. 612			
350	0. 225	0. 388	0. 408	0. 429	0. 450	0. 482	0. 517	0. 554	0. 633			
400	0. 257	0. 420	0. 440	0. 461	0. 482	0. 514	0. 549	0. 586	0. 665			
450	0. 292	0. 455	0. 475	0. 496	0. 517	0. 549	0. 584	0. 621	0. 700			
500	0. 329	0. 492	0. 512	0. 533	0. 554	0. 586	0. 621	0. 658	0. 737			
600	0. 408	0. 571	0. 591	0. 612	0. 633	0. 665	0. 700	0. 737	0. 816			

呼び径D(mm)	200	250	300	350	400	450	500	600
管厚t(mm)	7	8	9	11	12	13	15	18
管断面積(m ²)	0. 036	0. 056	0. 079	0. 109	0. 141	0. 178	0. 221	0. 318
掘削幅B(m)	1. 05	1. 05	1. 05	1. 05	1. 10	1. 15	1. 20	1. 30



断面図



図面名	VU管人孔部残土表(2号組立人孔)		
縮 尺	NON	作成年月	H30.2.1

人孔残土表(現打1号～現打6号)

		単位：m ³					
		1号人孔	2号人孔	3号人孔	4号人孔	5号人孔	6号人孔
躯体部	碎石基礎	0.402	0.628	0.831	1.145	1.260	1.470
	底盤	0.265	0.567	0.785	1.356	1.701	2.016
	側壁	1.327 h	2.269 h	3.140 h	4.522 h	4.860 h	5.760 h
	頂版	_____	_____	0.785	1.356	1.458	1.728
	計	0.667 + 1.327 h	1.195 + 2.269 h	2.401 + 3.140 h	3.857 + 4.522 h	4.419 + 4.860 h	5.214 + 5.760 h
側塊ブロック部	斜壁1号	0.440	_____	0.440	0.440	0.440	0.440
	斜壁2号	_____	0.605	_____	_____	_____	_____
蓋部	重車道用(11cm)	0.058	0.058	0.058	0.058	0.058	0.058
	軽車道用(11cm)	0.058	0.058	0.058	0.058	0.058	0.058
調整部	レンガ積	0.817 K	0.817 K	0.817 K	0.817 K	0.817 K	0.817 K

h = 側壁高
K = 調整高

※人孔の寸法は現打人孔標準構造図を参照。

側塊ブロック残土表

単位：m3		
種 別	形 状	残土量
斜壁1号	60 × 90 × 60	0.440
片斜1号	60 × 90 × 60	0.440
直壁1号	90 × 90 × 60	0.442
直壁2号	90 × 90 × 30	0.292
斜壁2号	60 × 120 × 60	0.605
片斜2号	60 × 120 × 60	0.605
直壁3号	120 × 120 × 60	0.898
直壁4号	120 × 120 × 30	0.814

図面名	人孔残土表(現打1号～現打6号)		
縮 尺	NON	作成年月	H11.3.31

人孔材料表(現打1号～現打6号)

		単位	1号人孔	2号人孔	3号人孔	4号人孔	5号人孔	6号人孔
砕石基礎		m ³	0.402	0.628	0.831	1.145	1.260	1.470
コン ク リ ー ト 工	底盤	m ³	0.265	0.567	0.785	1.356	1.701	2.016
	側壁	m ³	0.691 h	1.138 h	1.374 h	1.978 h	2.340 h	2.640 h
	頂版	m ³	――	――	0.626	1.166	1.267	1.537
	計	m ³	0.265 + 0.691 h	0.567 + 1.138 h	1.411 + 1.374 h	2.522 + 1.978 h	2.968 + 2.340 h	3.553 + 2.640 h
型 枠 工	底盤	m ²	0.816	1.335	1.570	2.261	3.150	3.500
	側壁	m ²	6.908 h	9.106 h	10.990 h	13.188 h	15.600 h	17.600 h
	頂版	m ²	――	――	3.407	5.016	5.432	6.332
	計	m ²	0.816 + 6.908 h	1.335 + 9.106 h	4.977 + 10.990 h	7.277 + 13.188 h	8.582 + 15.600 h	9.832 + 17.600 h

h = 側壁高

※人孔の寸法は現打人孔標準構造図を参照。

図面名	人孔材料表(現打1号～現打6号)		
縮 尺	NON	作成年月	H11.3.31

人孔資材控除量(型枠, コンクリート)
(現打1号人孔～現打6号人孔)

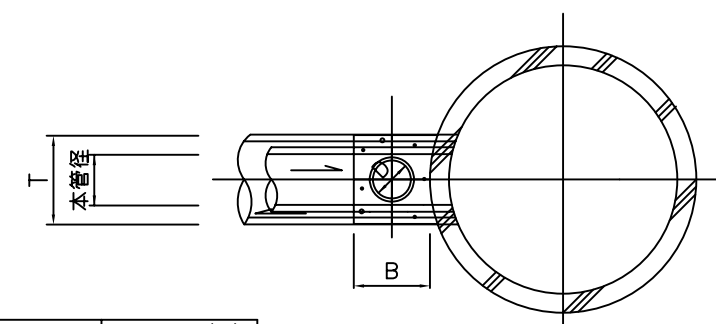
管 径 (mm)	管 厚 (m)	型 枠 控 除	コンクリート控 除 (m ³)		
		断 面 積 (m ²)	側 壁 厚 = 200mm	側 壁 厚 = 250mm	側 壁 厚 = 300mm
(硬質塩化ビニル管)					
200	0.007	0.036	0.007	0.009	0.011
250	0.008	0.056	0.011	0.014	0.017
300	0.009	0.079	0.016	0.020	0.024
350	0.011	0.109	0.022	0.027	0.033
400	0.012	0.141	0.028	0.035	0.042
450	0.013	0.178	0.036	0.045	0.053
500	0.015	0.221	0.044	0.055	0.066
600	0.018	0.318	0.064	0.080	0.095
(鉄筋コンクリート管 B形管, C形管)					
250	0.028	0.074	0.015	0.019	0.022
300	0.030	0.102	0.020	0.026	0.031
350	0.032	0.135	0.027	0.034	0.041
400	0.035	0.173	0.035	0.043	0.052
450	0.038	0.217	0.043	0.054	0.065
500	0.042	0.268	0.054	0.067	0.080
600	0.050	0.385	0.077	0.096	0.116
700	0.058	0.523	0.105	0.131	0.157
800	0.066	0.682	0.136	0.171	0.205
900	0.075	0.865	0.173	0.216	0.260
1000	0.082	1.064	0.213	0.266	0.319
1100	0.088	1.278	0.256	0.320	0.383
1200	0.095	1.517	0.303	0.379	0.455
1350	0.103	1.901	0.380	0.475	0.570
1500	0.112	2.333	0.467	0.583	0.700
1650	0.120	2.804	0.561	0.701	0.841
1800	0.127	3.312	0.662	0.828	0.994
2000	0.145	4.117	0.823	1.029	1.235
2200	0.160	4.985	0.997	1.246	1.496
(小口径推進工法用鉄筋コンクリート管)					
250	0.055	0.102	0.020	0.026	0.031
300	0.057	0.135	0.027	0.034	0.041
350	0.060	0.173	0.035	0.043	0.052
400	0.063	0.217	0.043	0.054	0.065
450	0.067	0.268	0.054	0.067	0.080
500	0.070	0.322	0.064	0.081	0.097
600	0.080	0.453	0.091	0.113	0.136
700	0.090	0.608	0.122	0.152	0.182

図面名	人孔資材控除量(型枠, コンクリート)		
縮 尺	NON	作成年月	H11.3.31

1—5 副 管

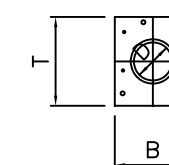
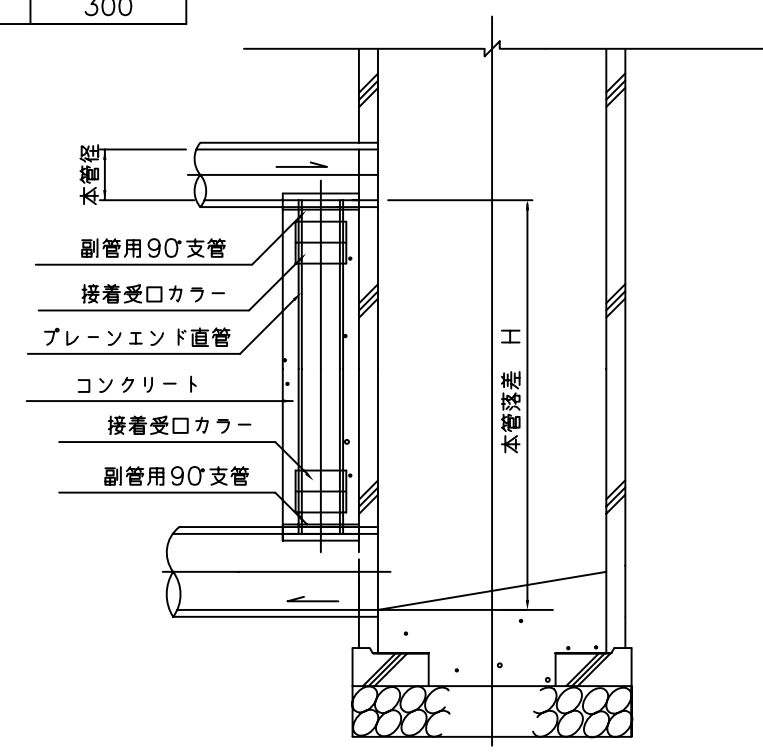
Cタイプ

平面图



本管径	副管径(D)
200	150
250~400	200
450~500	250
600	300

断面図

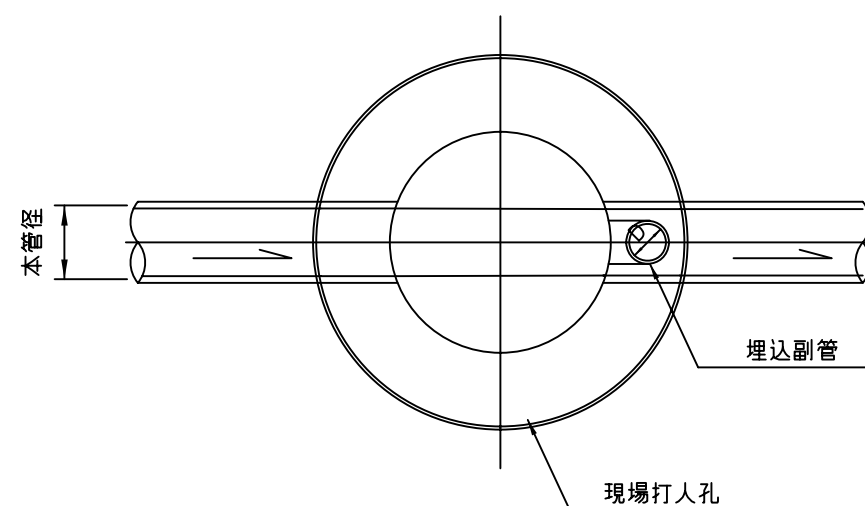


寸 法 表		
D	B	T
150	300	350
200	350	400
250	400	450
300	450	500

図面名	外副管設置標準図		
縮 尺	1:30	作成年月	H11.3.31

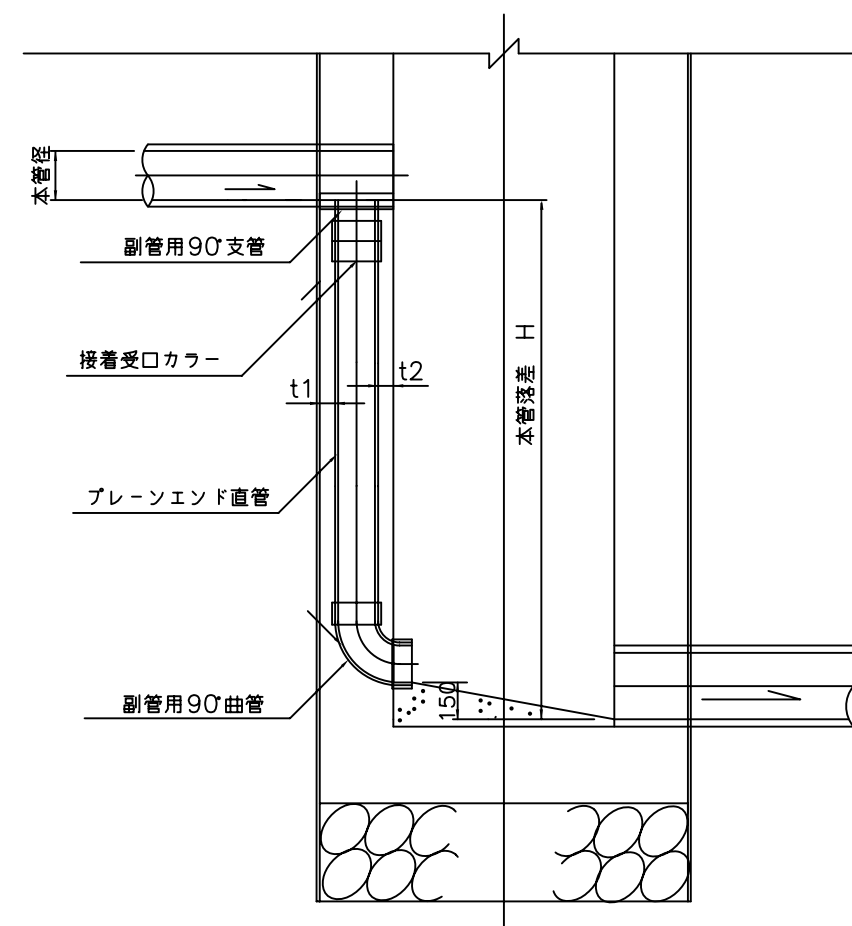
埋込副管設置標準図 S=1:30

平面図



本管径	副管径(D)
200	150
250~400	200
450~500	250
600	300

断面図

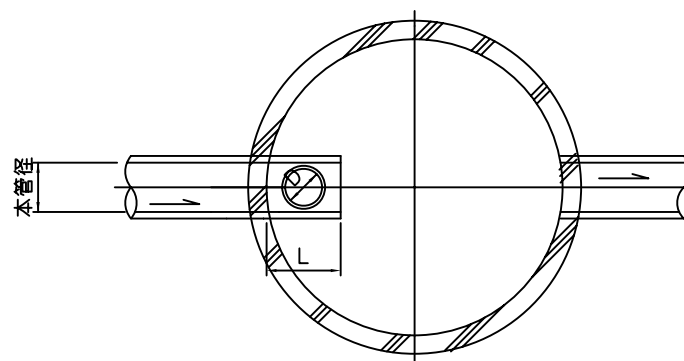


※ t1, t2 は75mm以上とする。

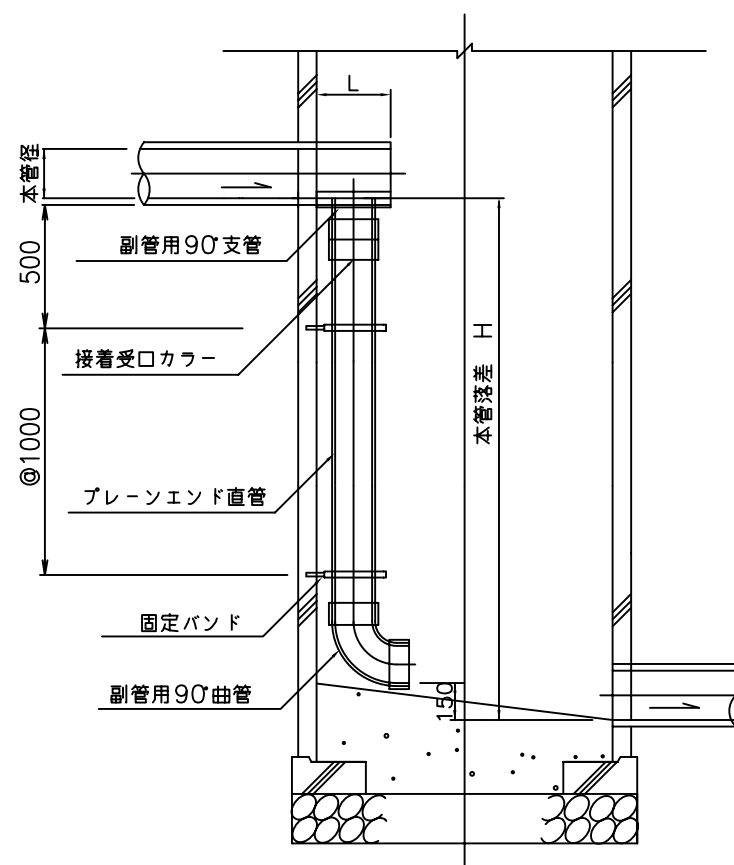
図面名	埋込副管設置標準図		
縮尺	1:30	作成年月	H11.3.31

内副管設置標準図 S=1:30

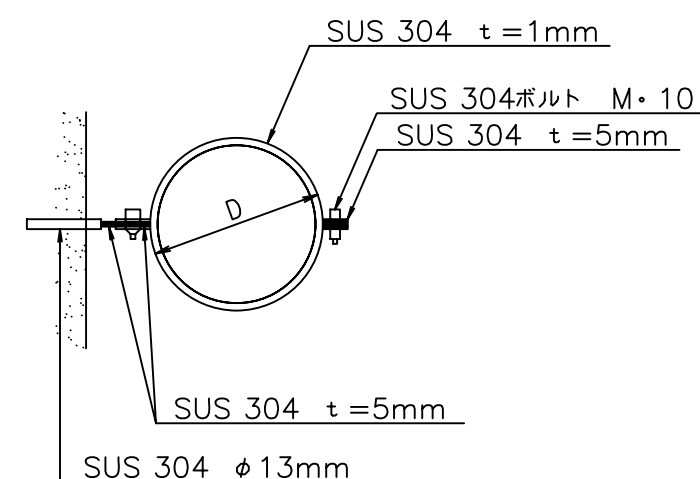
平面図



断面図



固定バンド詳細（参考）



本管径	副管径(D)
200	150
250~400	200
450~500	250
600	300

本管径	支管長(L)
200~450	300
500,600	350

図面名	内副管設置標準図		
縮尺	1:30	作成年月	H11.3.31

外副管工数量表

①外副管工数量表（Aタイプ）

寸 法 表				90° 曲管	接着受口カラー	90° 支管	フ°レーエント°直管	コンクリート	型枠	砕石基礎
内 径	外 径	B	T					1 m 当 り		1ヶ所 当 り
mm	mm	mm	mm	本	本	本	本	m ³	m ²	m ³
150	165	300	350	1	1	1		0.084	0.95	0.016
200	214	350	400	1	1	1		0.104	1.10	0.021
250	266	400	450	1	1	1		0.124	1.25	0.027
300	318	500	550	1	1	1		0.196	1.55	0.041

②外副管工数量表（Bタイプ）

寸 法 表				接着受口カラー	90° 支管	キャップ	フ°レーエント°直管	コンクリート	型枠	砕石基礎
内 径	外 径	B	T					1 m 当 り		1ヶ所 当 り
mm	mm	mm	mm	本	本	本	本	m ³	m ²	m ³
150	165	300	350	1	1	1		0.084	0.95	0.016
200	214	350	400	1	1	1		0.104	1.10	0.021
250	266	400	450	1	1	1		0.124	1.25	0.027
300	318	500	550	1	1	1		0.196	1.55	0.041

③外副管工数量表（Cタイプ）

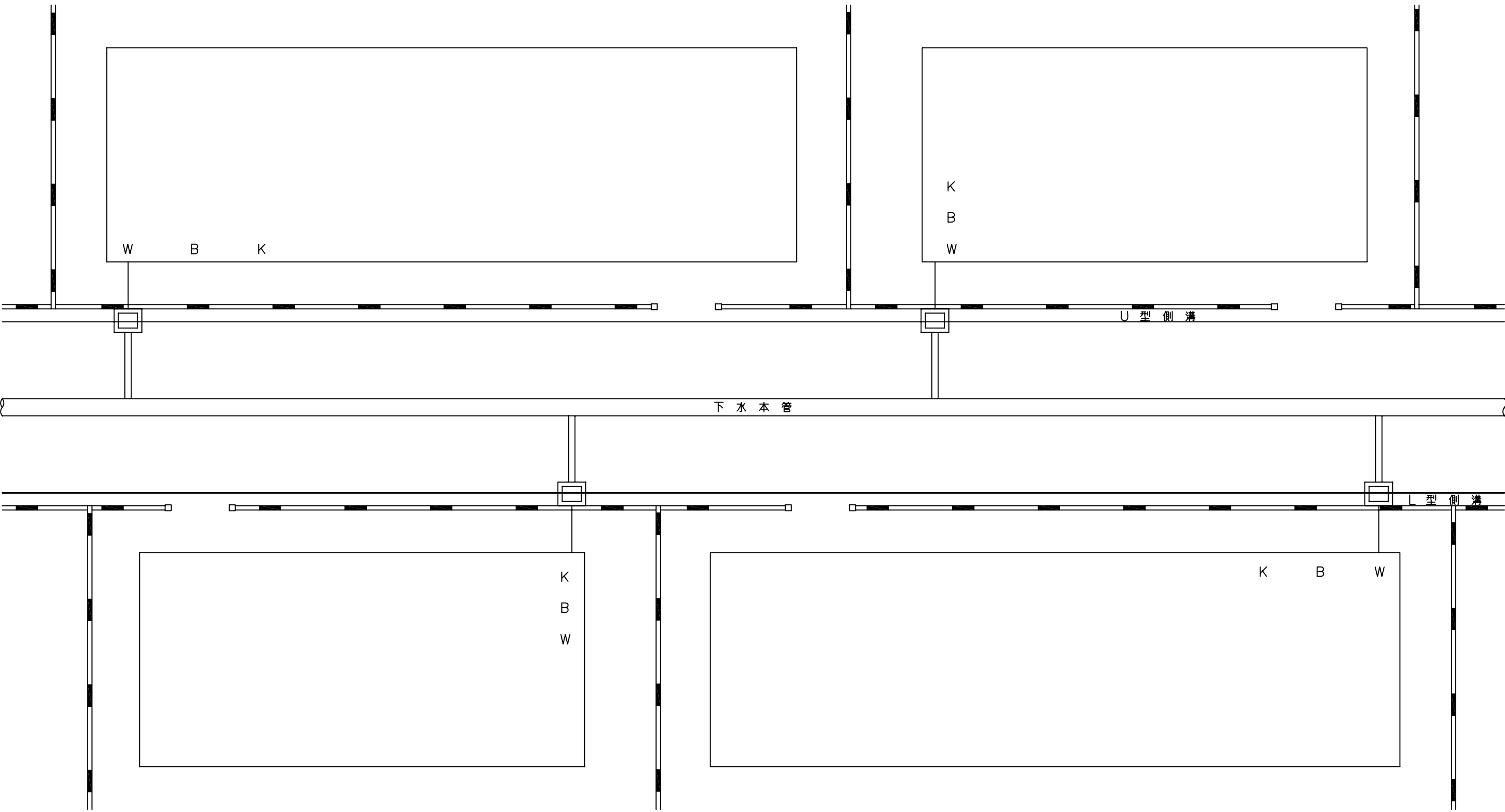
寸 法 表				接着受口カラー	90° 支管	90° 曲管	フ°レーエント°直管	コンクリート	型枠
内 径	外 径	B	T					1 m 当 り	
mm	mm	mm	mm	本	本	本	本	m ³	m ²
150	165	300	350	2	2	-		0.084	0.95
200	214	350	400	2	2	-		0.104	1.10
250	266	400	450	2	2	-		0.124	1.25
300	318	500	550	2	2	-		0.196	1.55

※フ°レーエント°直管については、別途算出
※Bタイプのコンクリート量・型枠については、0.5m分控除する。
※Cタイプのコンクリート量・型枠については、流出管管頂迄とする。

図面名	外副管工数量表		
縮 尺	NON	作成年月	H11.3.31

1－6 枘及び取付管

柵 設 置 位 置 平 面 図



— VU 100

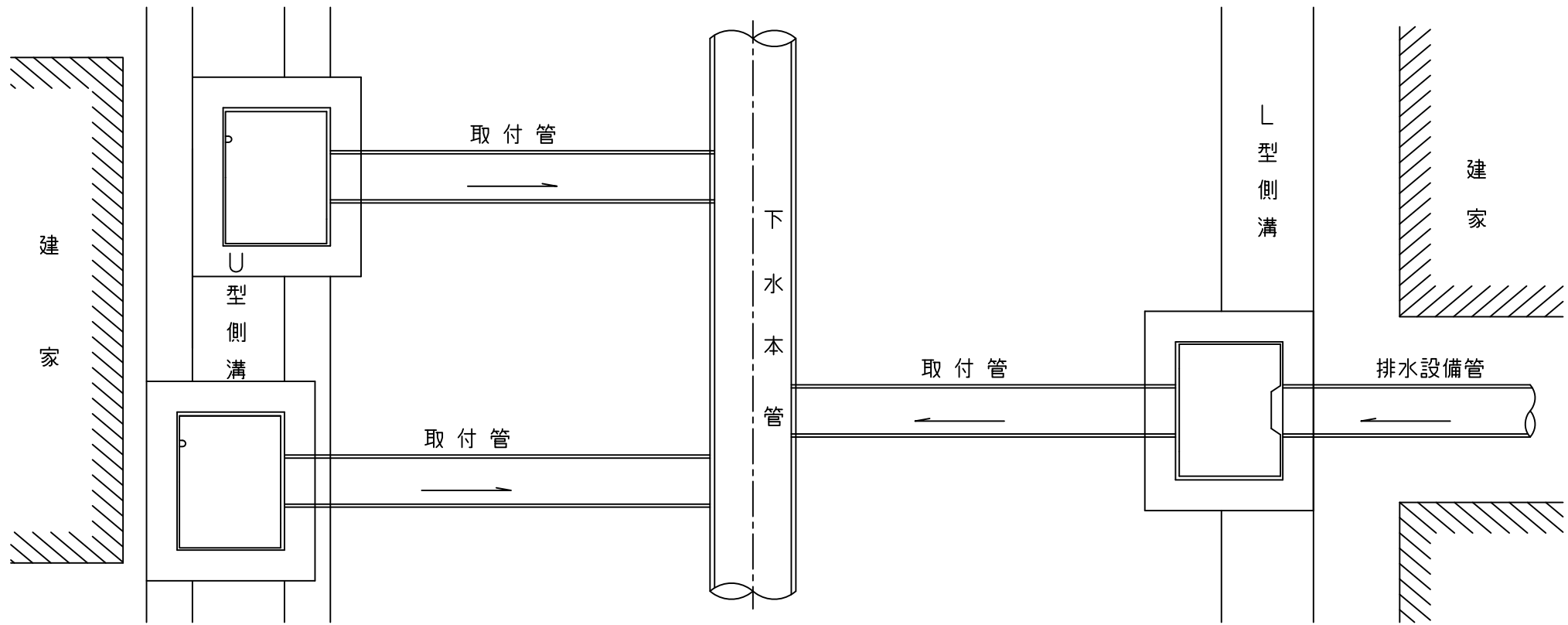
== VU 150

□ 市型柵

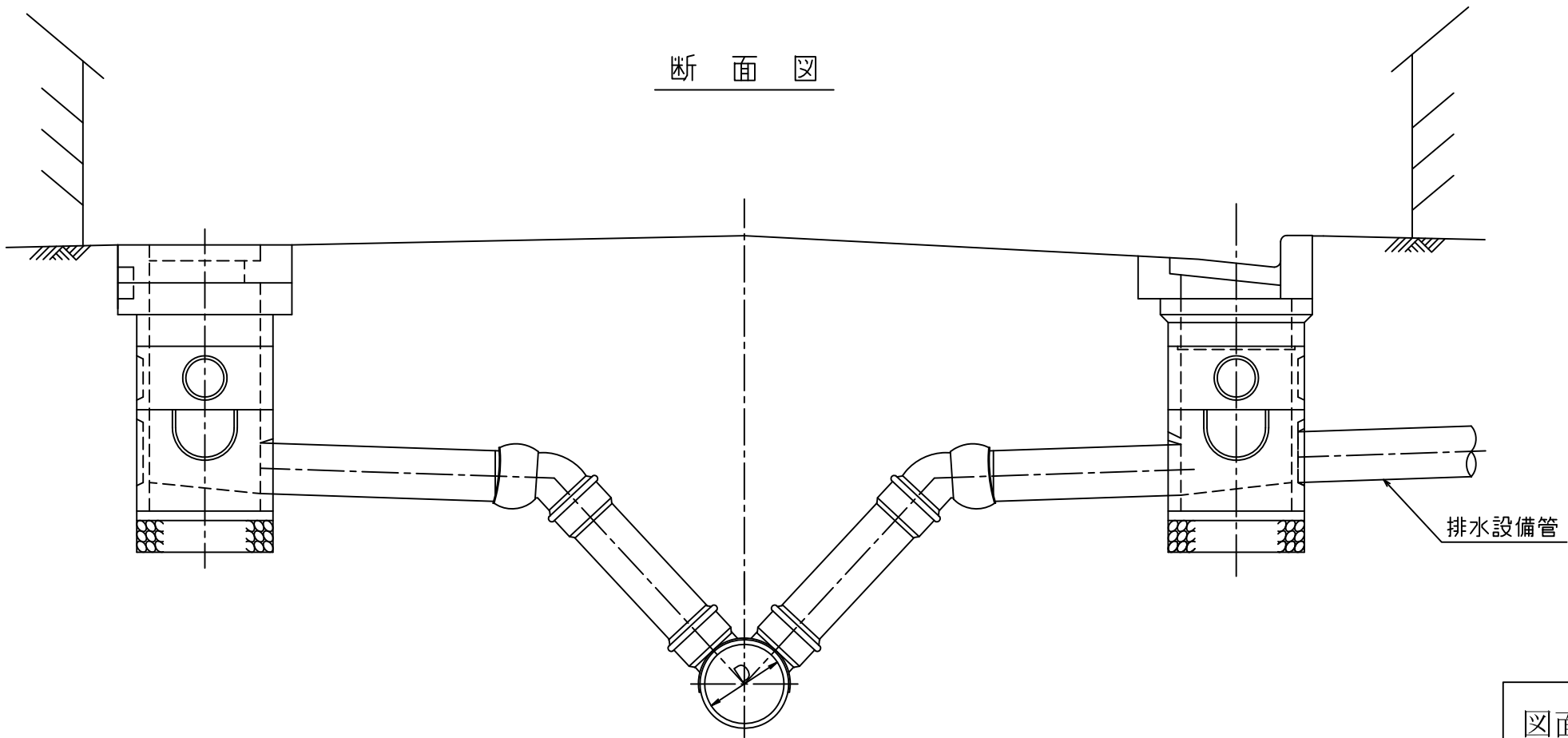
図面名	柵 設 置 位 置 平 面 図		
縮 尺	NON	作成年月	H11.3.31

枳 設 置 標 準 図

平 面 図

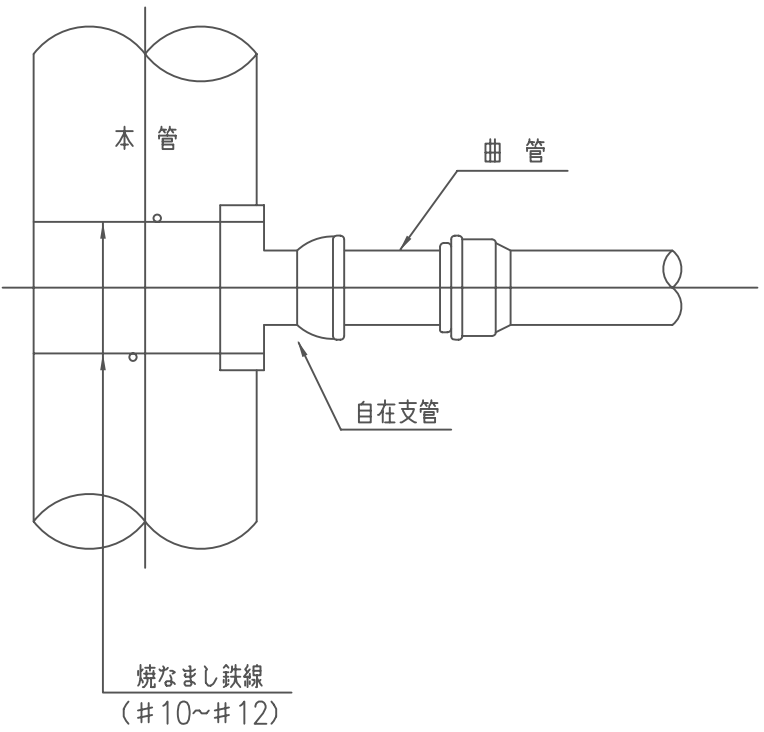
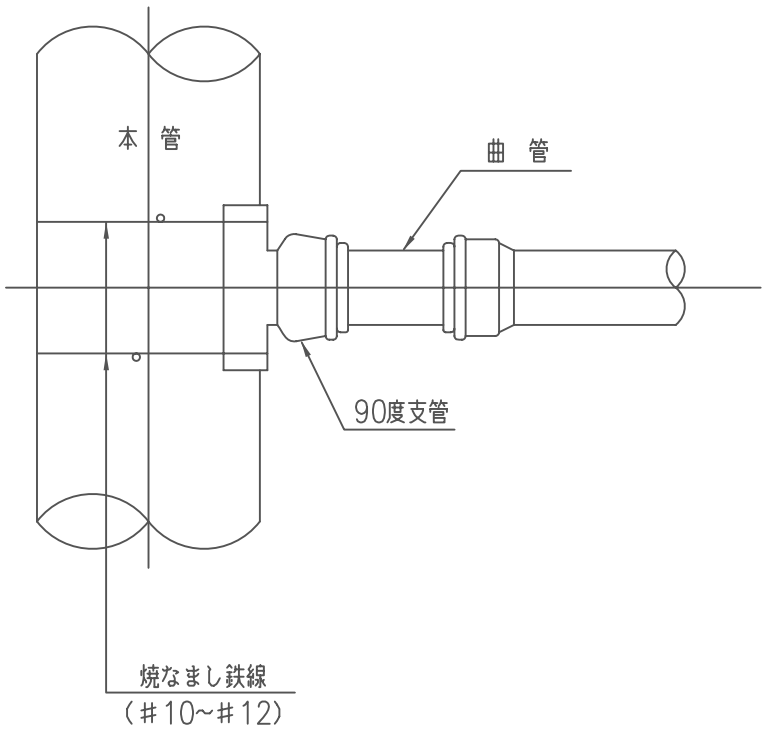


断 面 図



図面名	枳設置標準図		
縮 尺	NON	作成年月	H30.2.1

支 管 取 付 詳 細 図

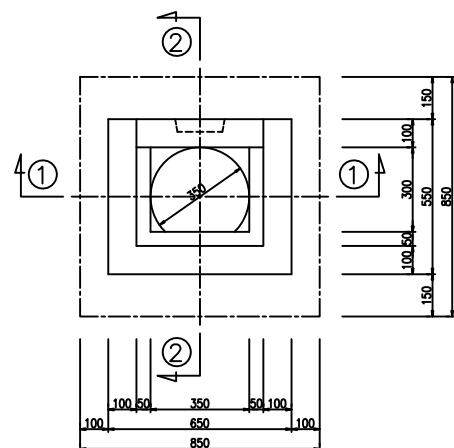


図面名	支管取付詳細図		
縮 尺	NON	作成年月	H11.3.31

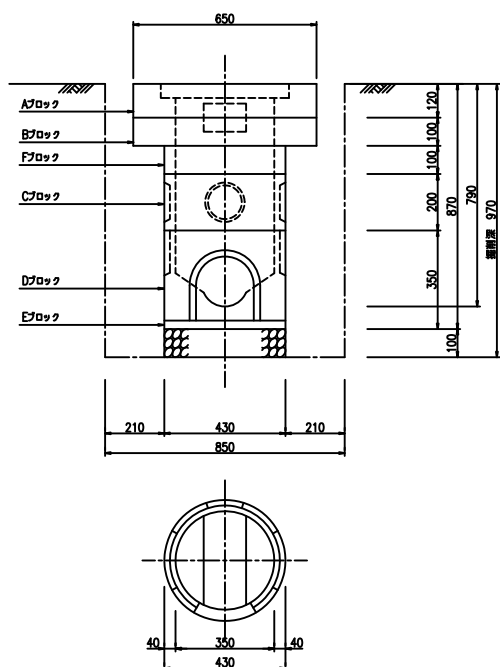
公共柵標準構造図

S=1:20

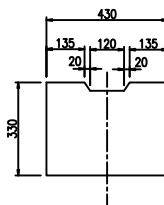
平面図



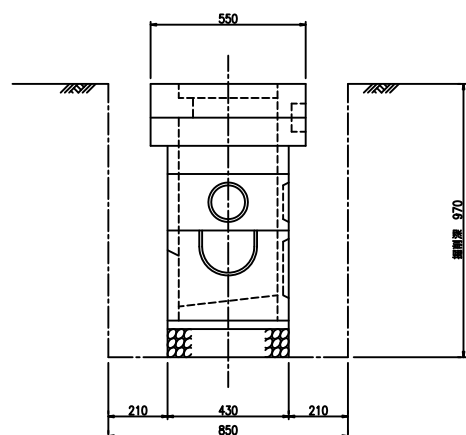
①-① 断面図



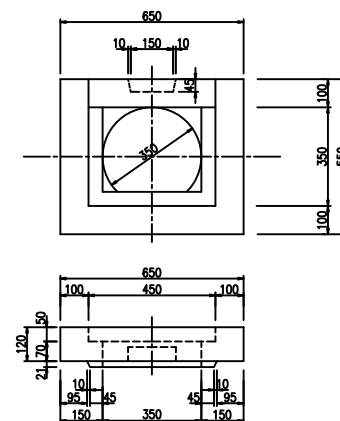
蓋



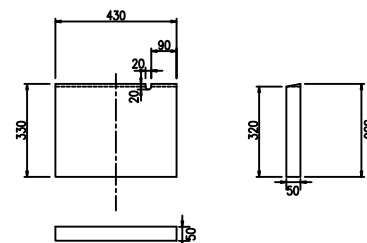
②-② 断面図



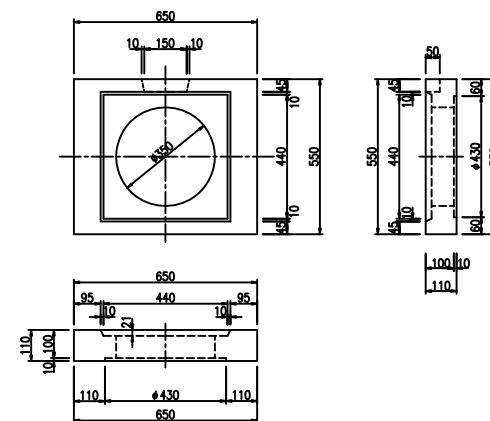
Aブロック



ボール穴蓋



Bブロック



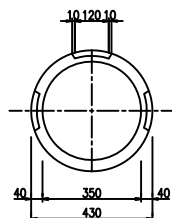
図面名	公共柵標準構造図		
縮 尺	1:20	作成年月	H27.3.31

公共柵標準構造図

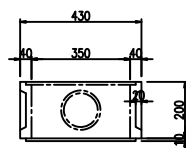
S=1:20

Cブロック

平面図

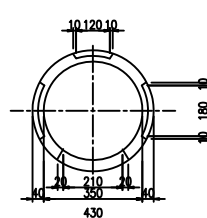


側面図

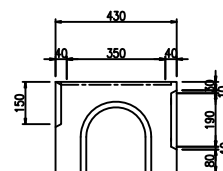


Dブロック

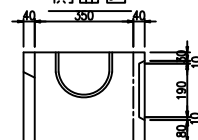
平面図



正面図

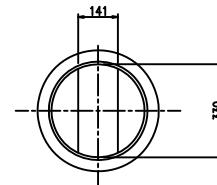


側面図

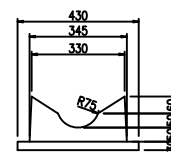


Eブロック

平面図

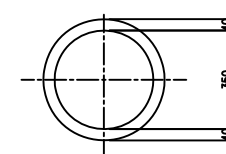


正面図

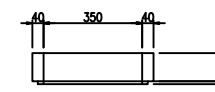


Fブロック

平面図



正面図



図面名

公共柵標準構造図

縮 尺

1:20

作成年月

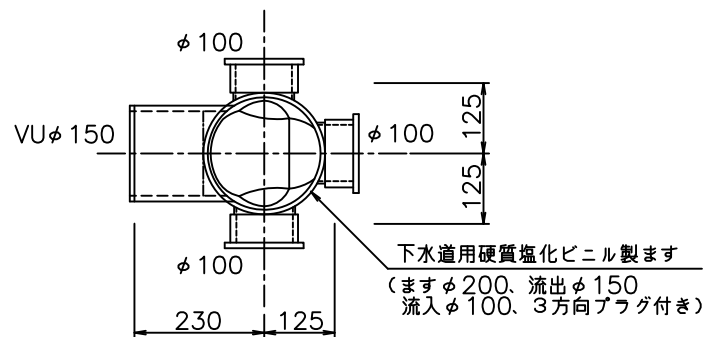
H27.3.31

図面名	簡易柵標準構造図		
縮 尺	1:15	作成年月	H11.3.31

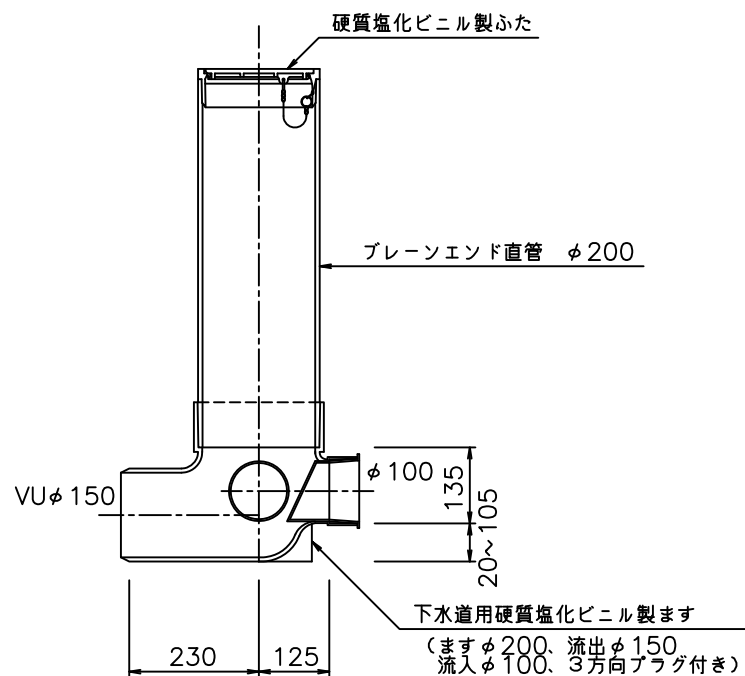
塩ビ製枘標準構造図, 取付管布設標準図 (JSWAS K-7)

横型90度三方向合流

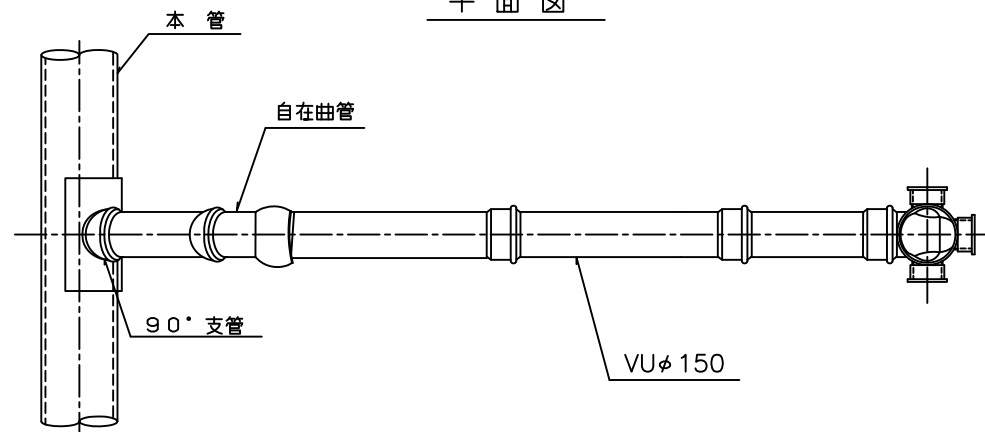
平面図



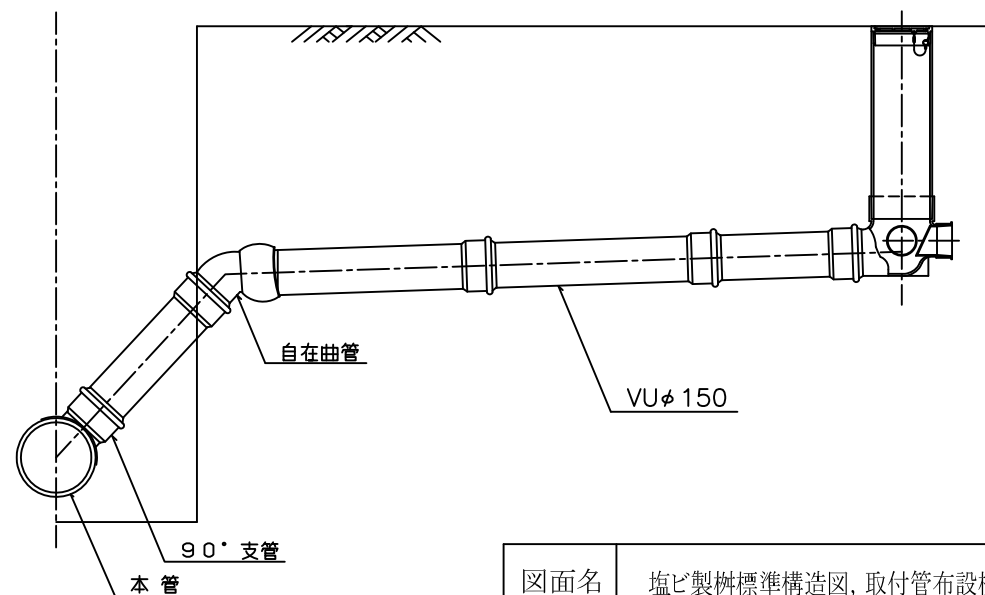
断面図



平面図



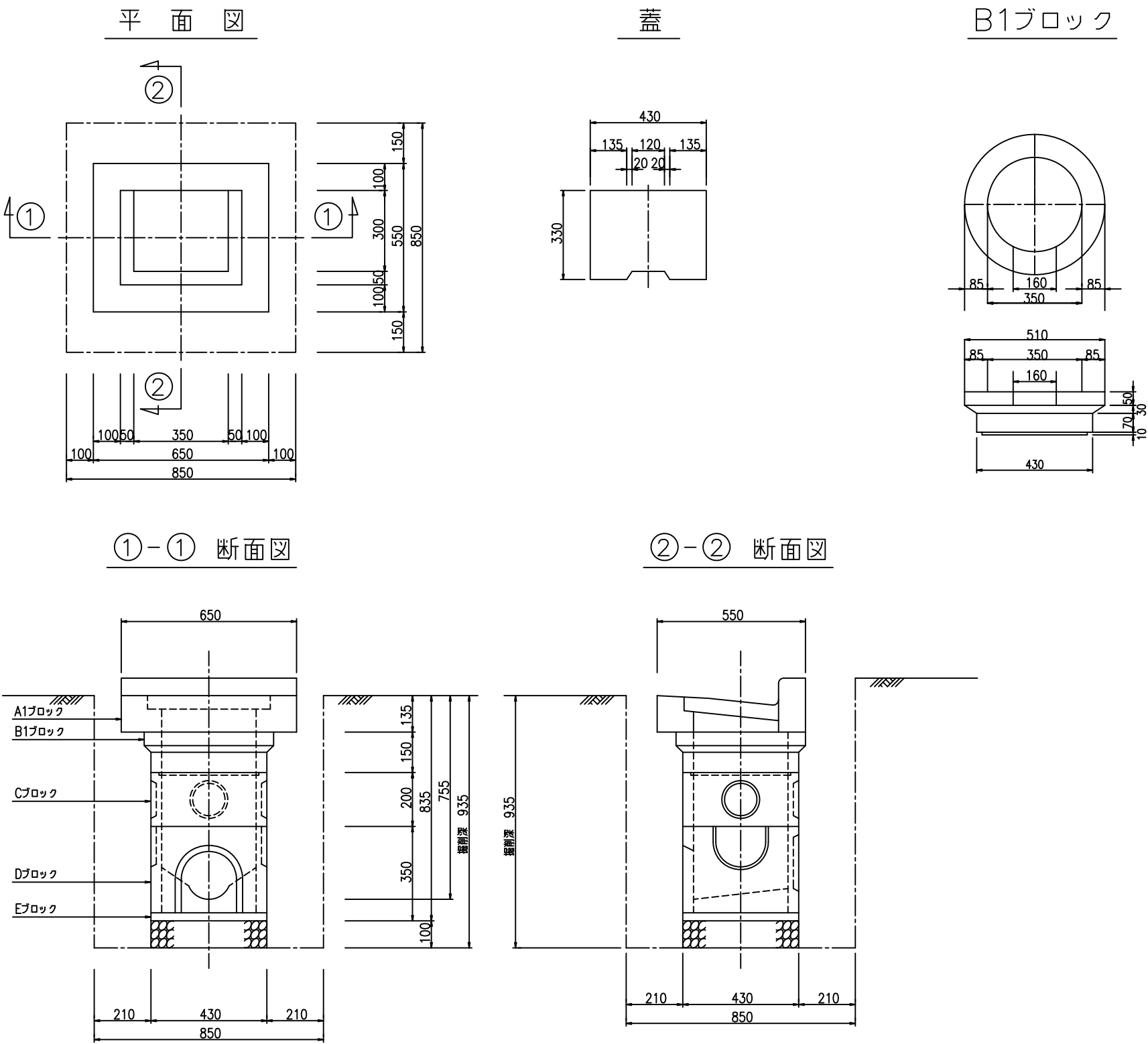
断面図



図面名 塩ビ製枘標準構造図, 取付管布設標準図

縮尺 1:10
1:20 作成年月 H11.3.31

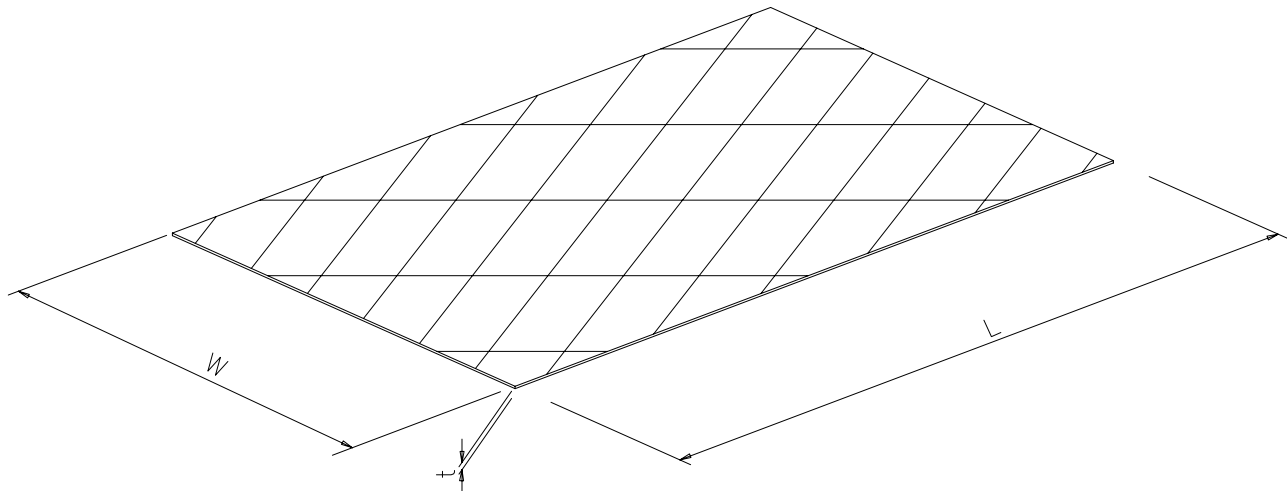
L 型 柵 標 準 構 造 図 S=1:20



図面名	L 型 柵 標 準 構 造 図		
縮 尺	1:20	作成年月	H27.4.1

1—7 路面覆工

覆工鉄板(縞鋼板)寸法表



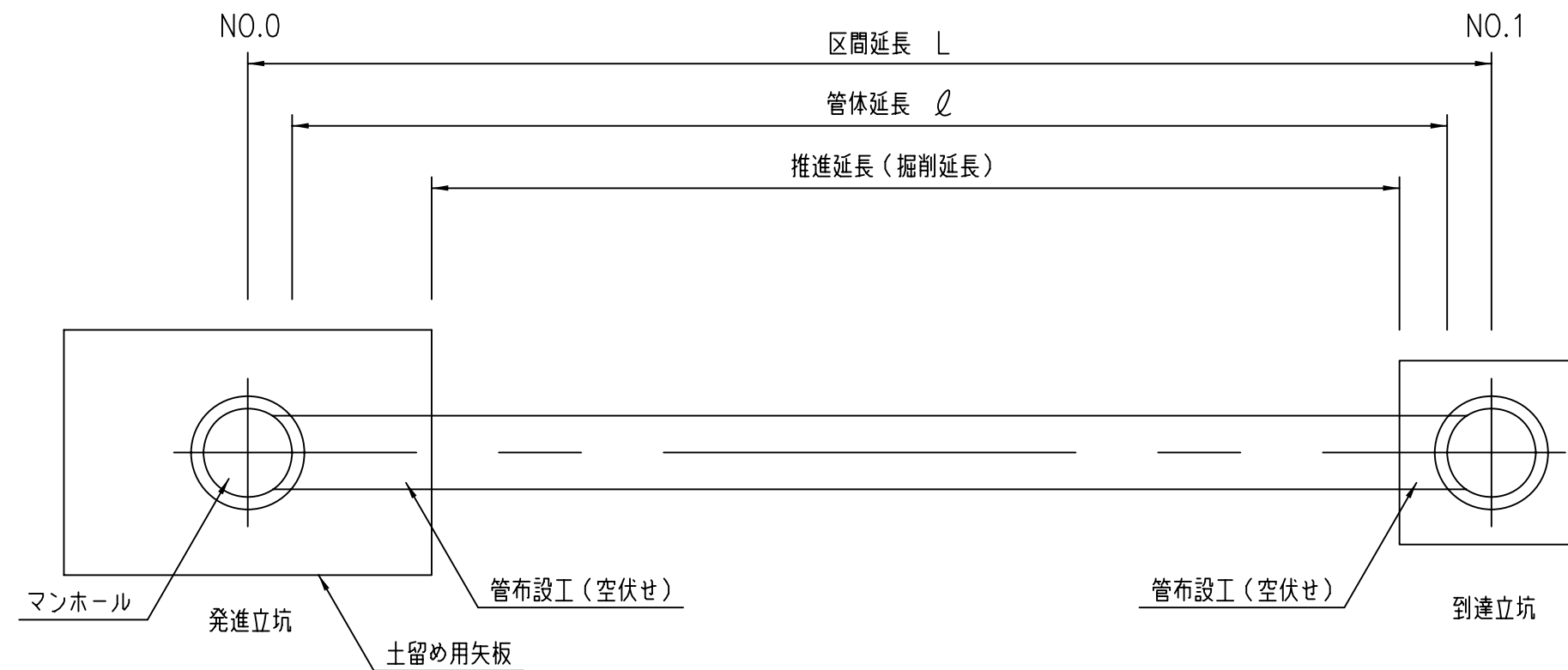
呼称	厚さ t (mm)	幅 W (mm)	長さ L (mm)	重量 (kg/枚)
4×8	19.0	1219	2438	443.0
5×10	19.0	1524	3048	693.0
4×8	25.0	1219	2438	583.0

図面名	覆工鉄板(縞鋼板)寸法表		
縮 尺	NON	作成年月	H11.3.31

第2章 推 進 工 法

2—1 概 要

推進工法延長説明図



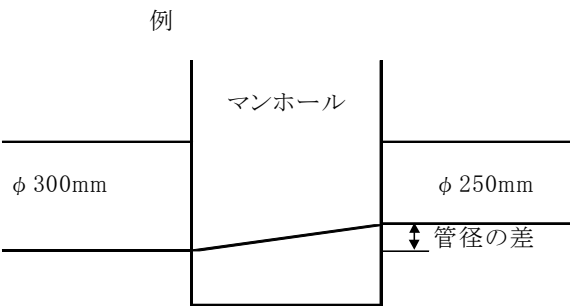
※ 推進延長 発進立坑の土留矢板内面より到達立坑土留内面までの距離。
(ただし、立坑の甘留が鋼矢板の場合は、鋼矢板の中心線までの距離とする)

図面名	推進工法延長説明図		
縮 尺	NON	作成年月	H11.3.31

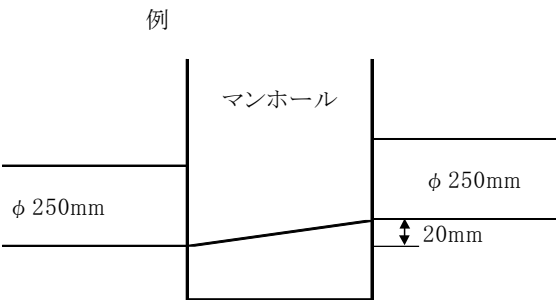
管渠接合部落差設定基準

管渠の接合（開削工法）

①管径が変わる場合（管頂接合とする）

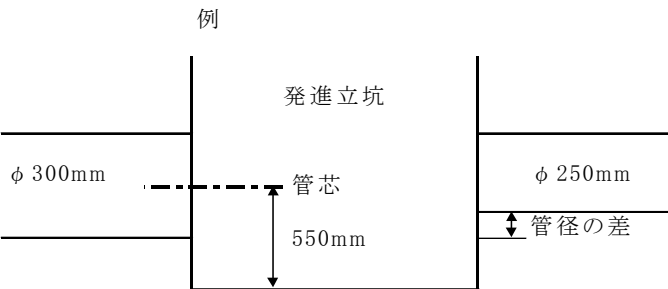


②管径が同じ場合（2cm）

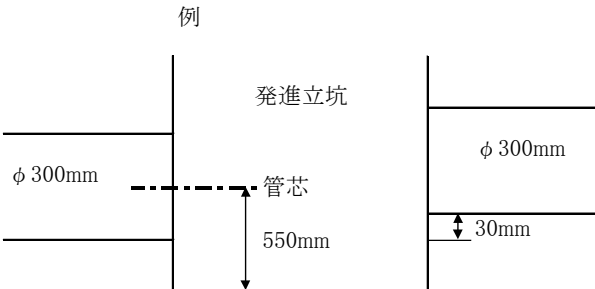


管渠の接合（塩ビ推進）

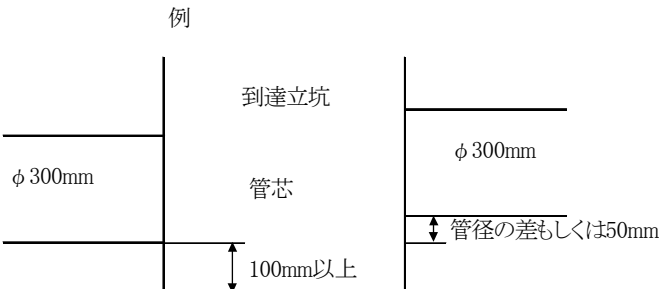
①発進立坑（管径が変わる場合は接合の段差）



②発進立坑（管径が同じ場合 3cm）

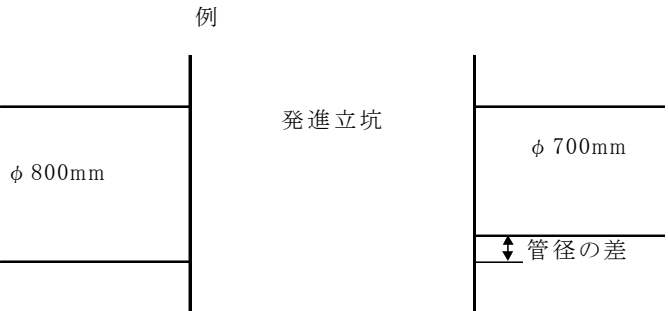


③到達立坑（両到達）

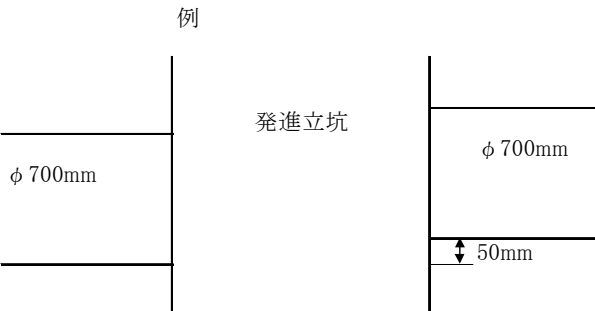


管渠の接合（機械推進）

①発進立坑（管径が変わる場合は接合の段差）



②発進立坑（管径が同じ場合 5cm）



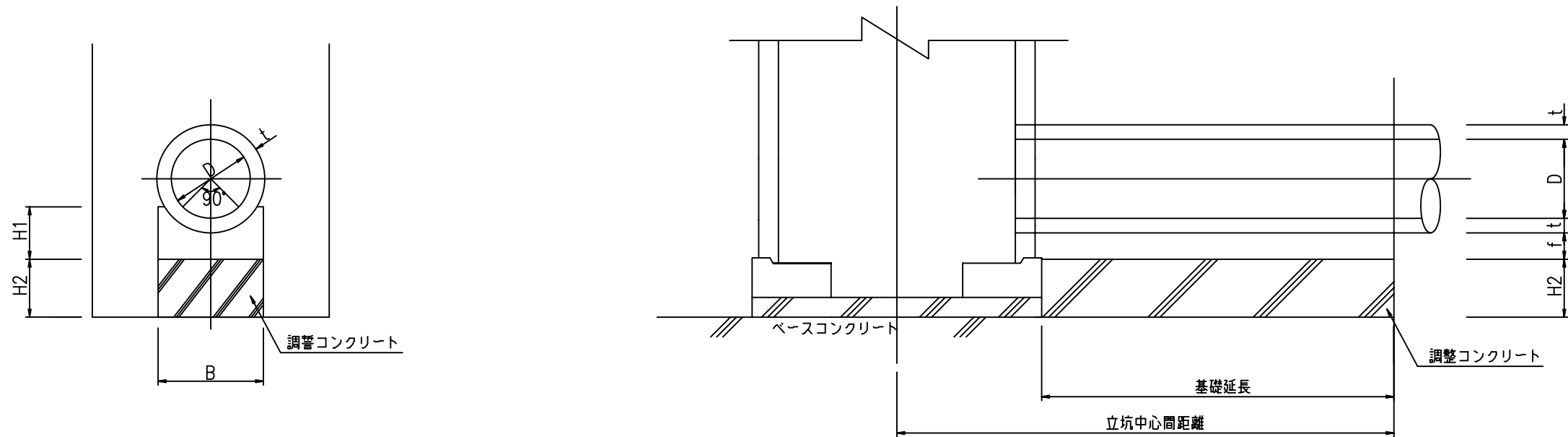
③到達立坑（両到達）



図面名	管渠接合部落差設定基準		
縮 尺	NON	作成年月	

2-2 管 渠

小口径推進用HP管敷設図(φ250～φ700)
(コンクリート基礎 90°)



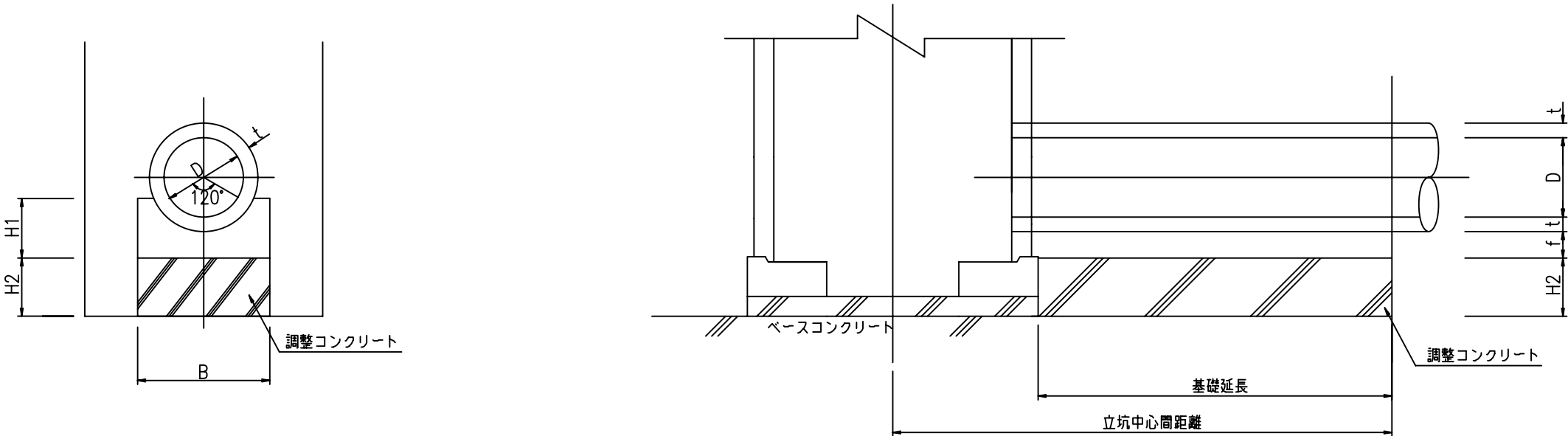
残土, 型枠は10m当り

D (mm)	t (mm)	H1 (mm)	f (mm)	B (mm)	管残土 (m ³)	コンクリート (m ³)	残土計 (m ³)	型枠 (m ²)	摘要
250	55	160	100	500	1.02	0.71	1.73	3.20	
300	57	170	100	550	1.35	0.81	2.16	3.40	
350	60	220	150	550	1.73	1.05	2.78	4.40	
400	63	230	150	600	2.17	1.18	3.35	4.60	
450	67	240	150	650	2.68	1.32	4.00	4.80	
500	70	250	150	750	3.22	1.58	4.80	5.00	
600	80	320	200	850	4.53	2.31	6.84	6.40	
700	90	330	200	950	6.08	2.58	8.66	6.60	

※調整コンクリートは、別途計算

図面名	小口径推進用HP管敷設図 (コンクリート基礎 90°)		
縮 尺	NON	作成年月	H11.3.31

小口径推進用HP管敷設図(φ250～φ700)
(コンクリート基礎 120°)



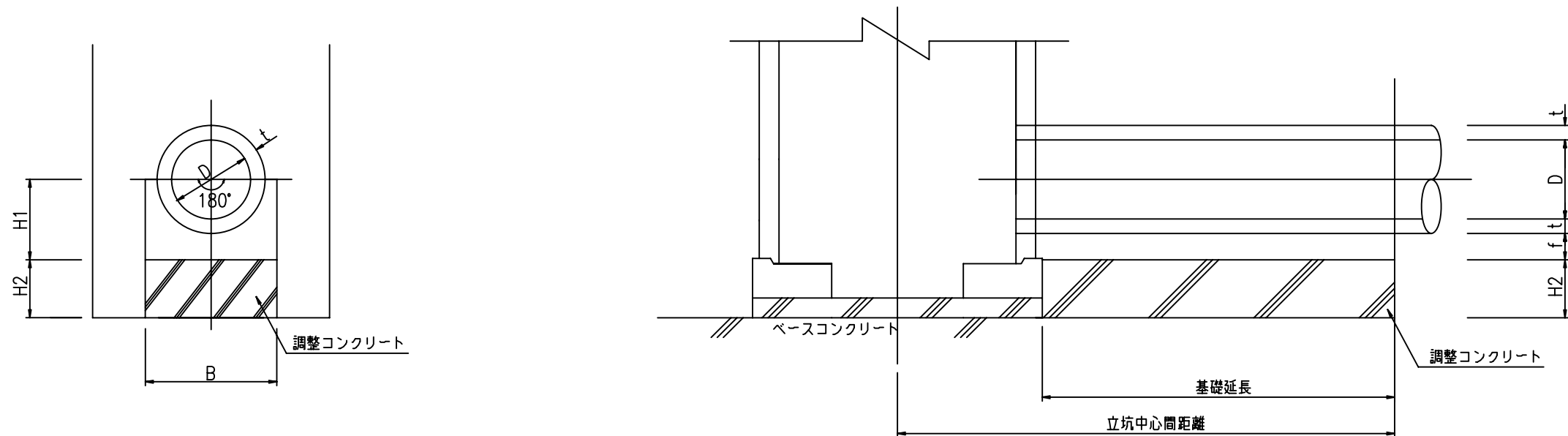
残土, 型枠は10m当り

D (mm)	t (mm)	H1 (mm)	f (mm)	B (mm)	管残土 (m ³)	コンクリート (m ³)	残土計 (m ³)	型枠 (m ²)	摘要
250	55	190	100	550	1.02	0.85	1.87	3.80	
300	57	210	100	600	1.35	1.00	2.35	4.20	
350	60	270	150	650	1.73	1.42	3.15	5.40	
400	63	290	150	700	2.17	1.61	3.78	5.80	
450	67	300	150	750	2.68	1.73	4.41	6.00	
500	70	310	150	850	3.22	2.01	5.23	6.20	
600	80	390	200	950	4.53	2.82	7.35	7.80	
700	90	420	200	1100	6.08	3.43	9.51	8.40	

※調整コンクリートは、別途計算

図面名	小口径推進用HP管敷設図 (コンクリート基礎 120°)		
縮 尺	NON	作成年月	H11.3.31

小口径推進用HP管敷設図(φ250～φ700)
(コンクリート基礎 180°)



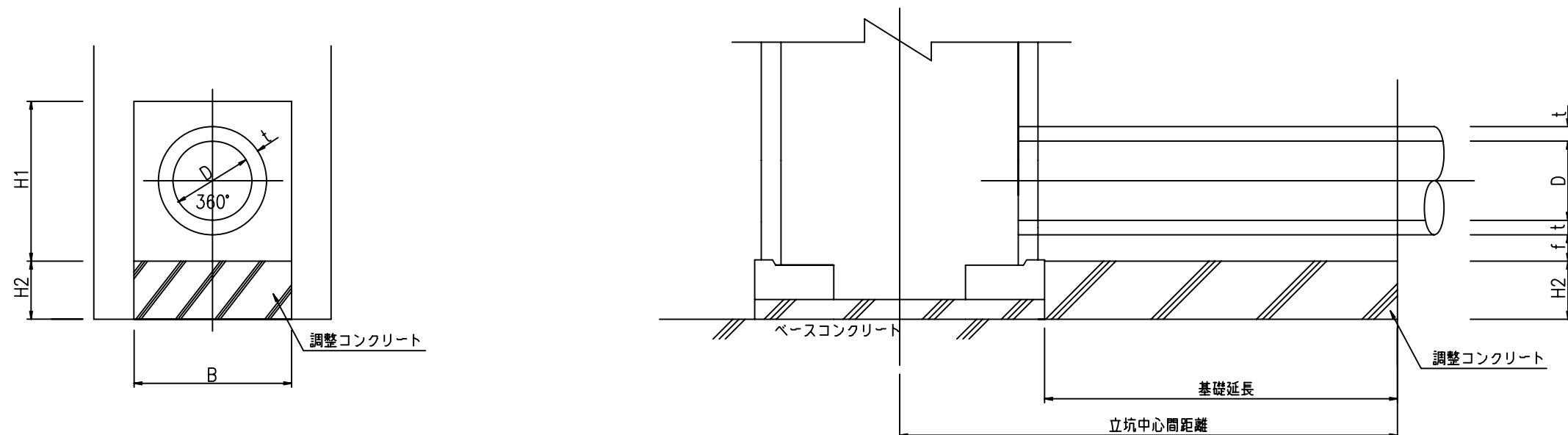
残土、型枠は10m当り

D (mm)	t (mm)	H1 (mm)	f (mm)	B (mm)	管残土 (m ³)	コンクリート (m ³)	残土計 (m ³)	型枠 (m ²)	摘要
250	55	280	100	600	1.02	1.17	2.19	5.60	
300	57	310	100	650	1.35	1.34	2.69	6.20	
350	60	390	150	700	1.73	1.86	3.59	7.80	
400	63	420	150	750	2.17	2.06	4.23	8.40	
450	67	450	150	800	2.68	2.26	4.94	9.00	
500	70	470	150	900	3.22	2.62	5.84	9.40	
600	80	580	200	1050	4.53	3.82	8.35	11.60	
700	90	640	200	1200	6.08	4.64	10.72	12.80	

※調整コンクリートは、別途計算

図面名	小口径推進用HP管敷設図 (コンクリート基礎 180°)		
縮 尺	NON	作成年月	H11.3.31

小口径推進用HP管敷設図(φ250～φ700)
(コンクリート基礎 360°)



残土, 型枠は10m当り

D (mm)	t (mm)	H1 (mm)	f (mm)	B (mm)	管残土 (m ³)	コンクリート (m ³)	残土計 (m ³)	型枠 (m ²)	摘要
250	55	560	100	600	1.02	2.34	3.36	11.20	
300	57	620	100	650	1.35	2.68	4.03	12.40	
350	60	770	150	700	1.73	3.66	5.39	15.40	
400	63	830	150	750	2.17	4.05	6.22	16.60	
450	67	890	150	800	2.68	4.44	7.12	17.80	
500	70	940	150	900	3.22	5.24	8.46	18.80	
600	80	1160	200	1050	4.53	7.65	12.18	23.20	
700	90	1280	200	1200	6.08	9.28	15.36	25.60	

※調整コンクリートは、別途計算

図面名	小口径推進用HP管敷設図 (コンクリート基礎 360°)		
縮 尺	NON	作成年月	H11.3.31

低耐荷力推進工法硬質塩化ビニル管の概要

管種の選定については、主として推進時の推進力が推進設備から決まる許容推進力と管の許容軸方向耐荷力に対し安全であることが条件となる。また管内にずりを取り込む施工方式では水により接着面に影響をうけることがあるので、その怖れのある場合は施工方式の変更かゴム輪接合が望ましい。

1. 管種の設定例

管 の 種 類	土 質		
	推進延長	粘 性 土	砂 質 土
	30m未満	リブカラー付直管	リブカラー付直管
		SUSカラー付直管	SUSカラー付直管
		スパイラル継手付直管	スパイラル継手付直管
	30m以上	SUSカラー付直管	SUSカラー付直管
		スパイラル継手付直管	スパイラル継手付直管

- (注) 次の土質条件の場合はSUSカラー付直管及び、スパイラル継手付直管の管種を採用する。
- ① 砂質土でシルト分が30%未満の場合。
 - ② 自立する地盤を除いて推進延長が30mを超える場合。
 - ③ 2種類以上の土質が混在する互層の場合。
 - ④ 砂質土でN値が15以上の場合。
 - ⑤ 地下水位が高い地層

2. 管の種類

①直 管(地中に推進埋設する推進工法用硬質塩化ビニル管)

種 類	略 号	管種	接合方法	呼 径	標準管体長〔有効長〕(mm)
リブカラー付直管	STRS	V U	接 着	150～450	1000 及び 2000
S U Sカラー付直管	SUSR	V P	ゴム輪	150～300	1000 及び 2000
		VM	ゴム輪	350～450	1000 及び 2000
スパイラル継手付直管	SSPS	V P	接 着	150～300	1000 及び 2000
		VM	接 着	350～450	1000 及び 2000

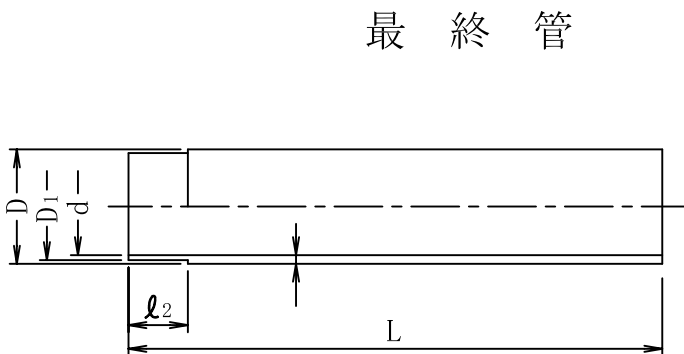
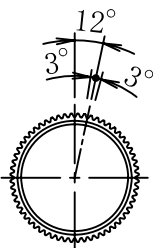
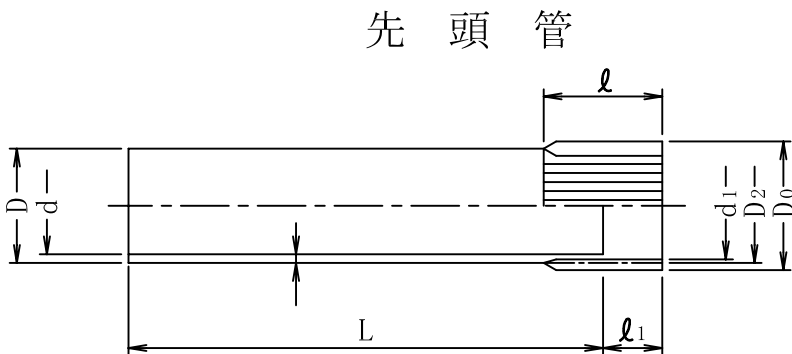
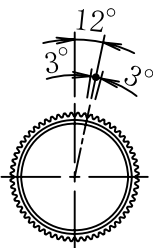
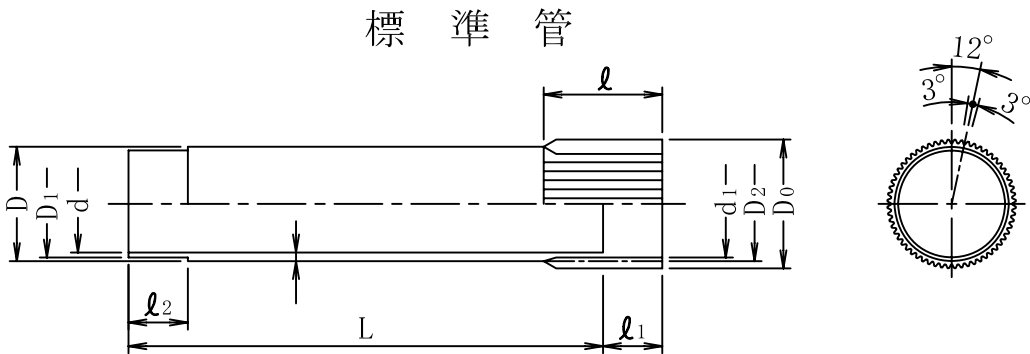
- 注1. スパイラル継手付直管は、有効長800mmとすることができる。
2. 硬質塩化ビニル管は、呼び径と厚さの組み合わせによって、V U、V P及びVMの3種類がある。
- V Uは、JSWAS K-1（下水道用硬質塩化ビニル管）及びV Pは、JIS K 6741（硬質塩化ビニル管）に規定する管種と同一である。
- 又、VMは、塩化ビニル管・継手協会規格 AS24（農業用水用硬質塩化ビニル管）に規定する管種と同一である。

②異 形 管(立坑部分に使用する推進工法用硬質塩化ビニル異形管)

種 類	直管と接合する側の形状	呼 径
上流用マンホール継手 (V U・V P・VM用)	ゴム輪受口	150～450
下流用マンホール継手 (V U・V P・VM用)	差 し 口	150～450
くら型マンホール継手 (V U・V P用)	ゴム輪受口	150～300
接着受口カラー (V U・V P・VM用)	接 着 受 口	150～450

図面名	低耐荷力推進工法硬質塩化ビニル管の概要		
縮 尺	NON	作成年月	H11.3.31

推進用硬質塩化ビニル管（φ 150～φ 450）
（接着形リブカラー付直管 JSWAS K-6）

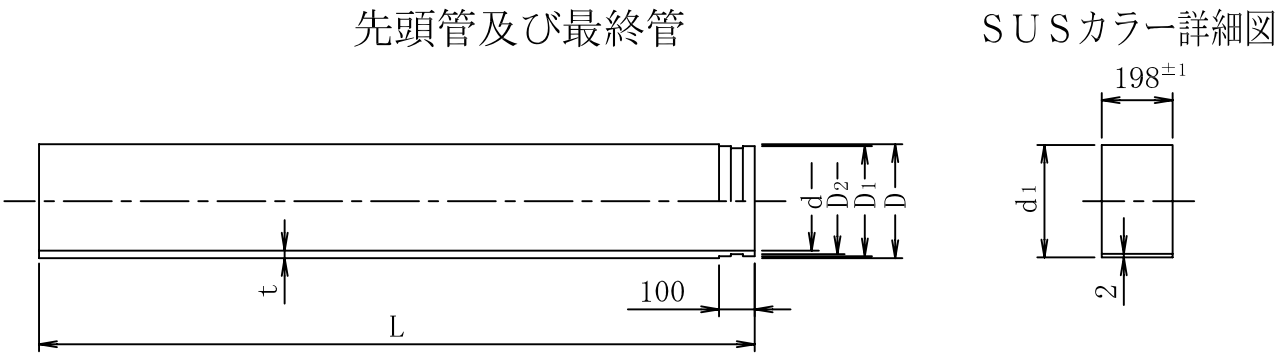
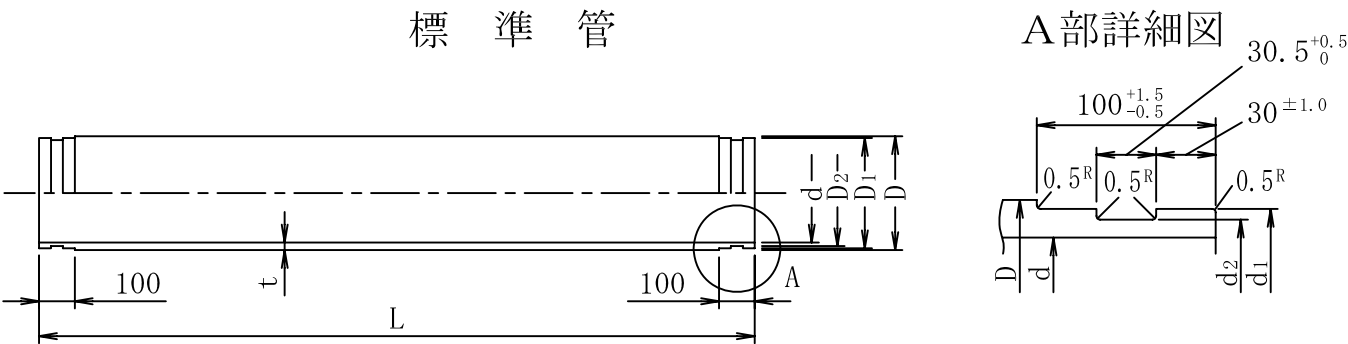


(単位: mm)

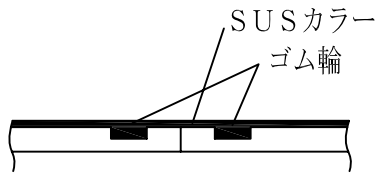
呼び径	D	D ₁	D ₀ (参考)	D ₂ (参考)	d ₁	d (参考)	ℓ (参考)	ℓ ₁	ℓ ₂	t	L
150	165±0.5	161±0.5	171.0	167	162.1±0.5	154	160	80 ⁰ ₋₅	80 ⁻⁵ ₀	5.1 ^{+0.8} ₀	1000±5
200	216±0.7	210±0.7	171.0	218	211.4±0.6	202	230	115 ⁰ ₋₅	115 ⁻⁵ ₀	6.5 ^{+1.0} ₀	
250	267±0.9	261±0.9	171.0	269	262.6±0.6	250	280	140 ⁰ ₋₅	140 ⁻⁵ ₀	7.8 ^{+1.2} ₀	
300	318±1.0	310±1.0	171.0	319	311.8±0.7	298	330	165 ⁰ ₋₅	165 ⁻⁵ ₀	9.2 ^{+1.4} ₀	
350	370±1.2	362±1.0	171.0	372	364.0±0.7	348	400	200 ⁰ ₋₅	200 ⁻⁵ ₀	10.5 ^{+1.4} ₀	2000±5
400	420±1.3	410±1.1	171.0	422	412.2±0.8	395	440	220 ⁰ ₋₅	220 ⁻⁵ ₀	11.8 ^{+1.5} ₀	
450	470±1.5	458±1.3	171.0	472	460.6±0.9	442	500	250 ⁰ ₋₅	250 ⁻⁵ ₀	13.2 ^{+1.8} ₀	

図面名	推進用硬質塩化ビニル管 (接着形リブカラー付直管)		
縮 尺	NON	作成年月	H11. 3. 31

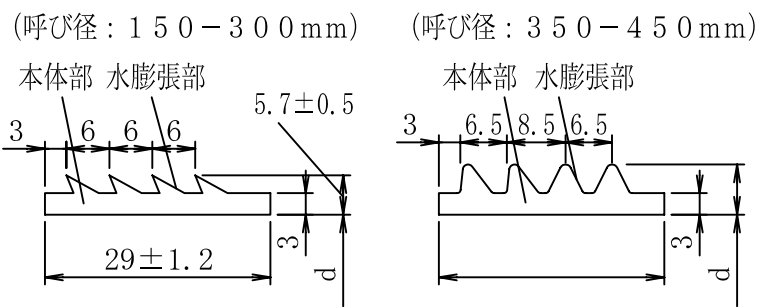
推進用硬質塩化ビニル管（φ150～φ450）
（ゴム輪形SUSカラー付直管 JSWAS K-6）



接続部詳細図



ゴム輪詳細図

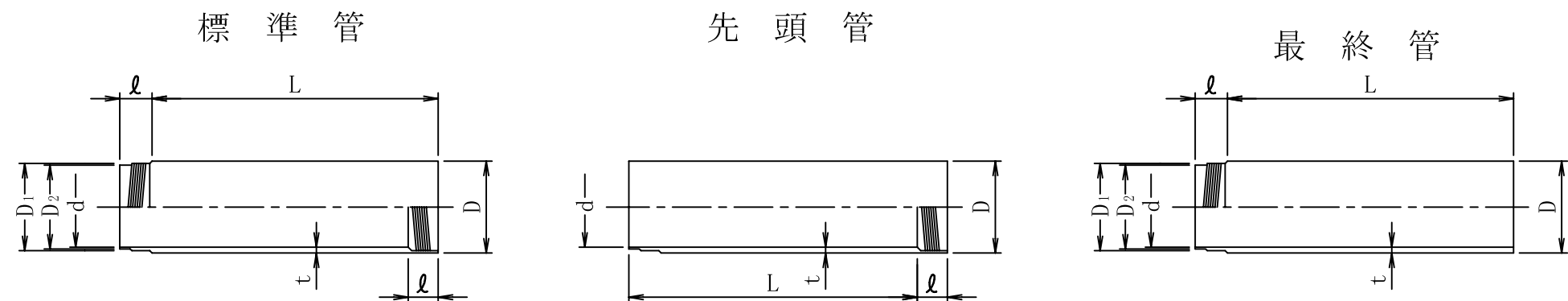


(単位：mm)

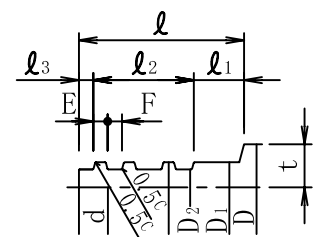
呼び径	D	D ₁	D ₂	d (参考)	d ₁	d ₂ (参考)	t	L
150	165±0.5	160 ^{-0.6/-0.3}	154 ^{-0.6/-0.3}	146	161.3±0.5	146	8.9 ^{+1.4/0}	1000±5
200	216±0.7	211 ^{-0.6/-0.3}	205 ^{-0.6/-0.3}	194	212.3±0.6	195	10.3 ^{+1.4/0}	
250	267±0.9	262 ^{-0.6/-0.3}	256 ^{-0.6/-0.3}	240	263.3±0.6	243	12.7 ^{+1.8/0}	2000±5
300	318±1.0	313 ^{-0.6/-0.3}	307 ^{-0.6/-0.3}	286	314.3±0.7	292	15.1 ^{+2.2/0}	
350	370±1.2	365 ^{-1.0/-0.5}	359 ^{-1.0/-0.5}	339	366.7±0.7	323	14.3 ^{+2.0/0}	
400	420±1.3	410 ^{-1.0/-0.5}	409 ^{-1.0/-0.5}	385	416.7±0.8	368	16.2 ^{+2.2/0}	
450	470±1.5	465 ^{-1.0/-0.5}	459 ^{-1.0/-0.5}	431	466.7±0.9	413	18.1 ^{+2.6/0}	

図面名	推進用硬質塩化ビニル管 (ゴム輪形SUSカラー付直管)		
縮 尺	NON	作成年月	H11.3.31

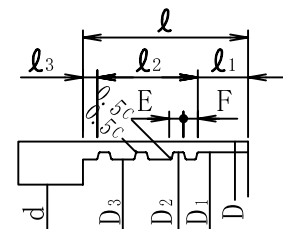
推進用硬質塩化ビニル管（φ150～φ450）
（接着形スパイラル継手付直管 JSWAS K-6）



継手整口部詳細図



継手受口部詳細図



接続部詳細図



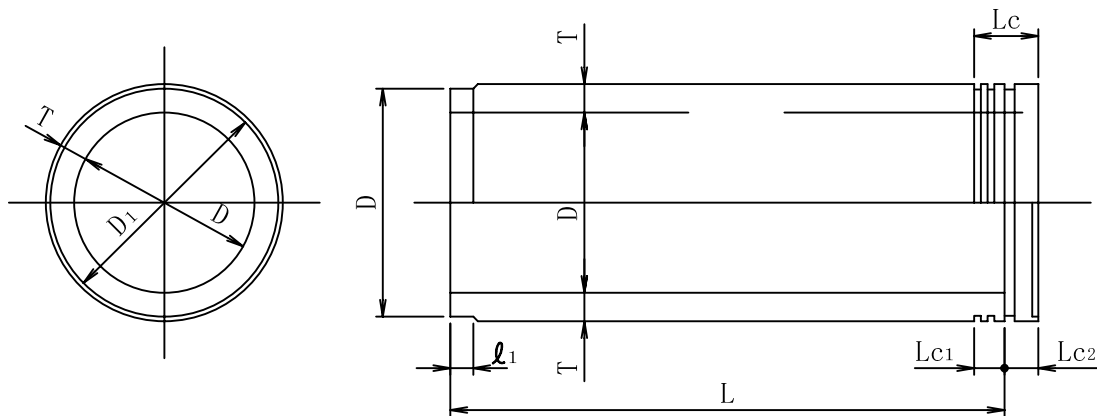
(単位:mm)

呼 び 径		D	D ₁	D ₂	D ₃	d (参考)	ℓ	ℓ ₁ (最小)	ℓ ₂ (参考)	ℓ ₃ (最小)	E (参考)	F (参考)	t	L		
150	受口部	165±0.2	158.2±0.2	158.2±0.2	154.0±0.2	146	64±1	20	40	5	7.00	6.75	8.9 ^{+1.4} ₀	1000±5		
	差口部		157.8±0.2	157.4±0.2	153.2±0.2		65 ⁺¹ ₀				6.75	7.00				
200	受口部	216±0.7	208.0±0.2	208.0±0.2	203.0±0.2	194	64±1				7.00	6.75	10.3 ^{+1.4} ₀		2000±5	
	差口部		207.6±0.2	207.2±0.2	202.2±0.2		65 ⁺¹ ₀				6.75	7.00				
250	受口部	267±0.9	258.2±0.2	258.2±0.2	251.0±0.2	240	64±1				7.00	6.75	12.7 ^{+1.8} ₀			2000±5
	差口部		257.8±0.2	257.4±0.2	250.2±0.2		65 ⁺¹ ₀				6.75	7.00				
300	受口部	318±1.0	307.4±0.2	307.4±0.2	299.0±0.2	286	64±1				7.00	6.75	15.1 ^{+2.2} ₀	2000±5		
	差口部		307.0±0.2	306.6±0.2	298.0±0.2		65 ⁺¹ ₀				6.75	7.00				
350	受口部	370±1.2	362.6±0.6	362.4±0.6	353.8±0.6	339	79±1	25	40	15	7.00	6.75	14.3 ^{+2.0} ₀		2000±5	
	差口部		361.4±0.6	361.0±0.6	352.4±0.6		80 ⁺¹ ₀				6.75	7.00				
400	受口部	420±1.3	411.8±0.7	411.6±0.7	402.0±0.7	385	79±1				7.00	6.75	16.2 ^{+2.2} ₀			2000±5
	差口部		410.4±0.7	410.0±0.7	400.0±0.7		80 ⁺¹ ₀				6.75	7.00				
450	受口部	470±1.5	460.8±0.8	460.6±0.8	450.0±0.8	431	79±1				7.00	6.75	18.1 ^{+2.6} ₀	2000±5		
	差口部		459.2±0.8	458.8±0.8	448.2±0.8		80 ⁺¹ ₀				6.75	7.00				

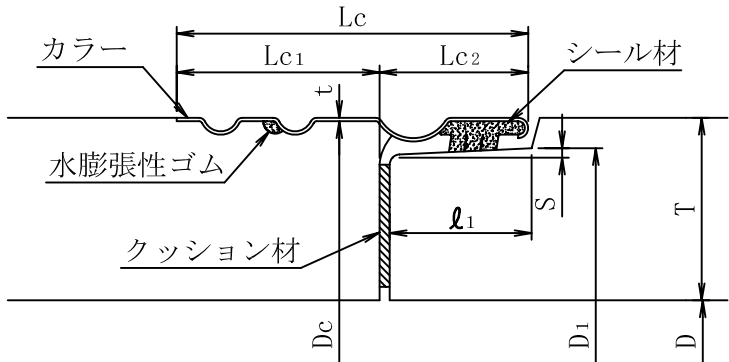
図面名	推進用硬質塩化ビニル管 (接着形スパイラル継手付直管)		
縮 尺	NON	作成年月	H11.3.31

推進用小口径鉄筋コンクリート管（φ250～φ700）
(JSWAS A-6)

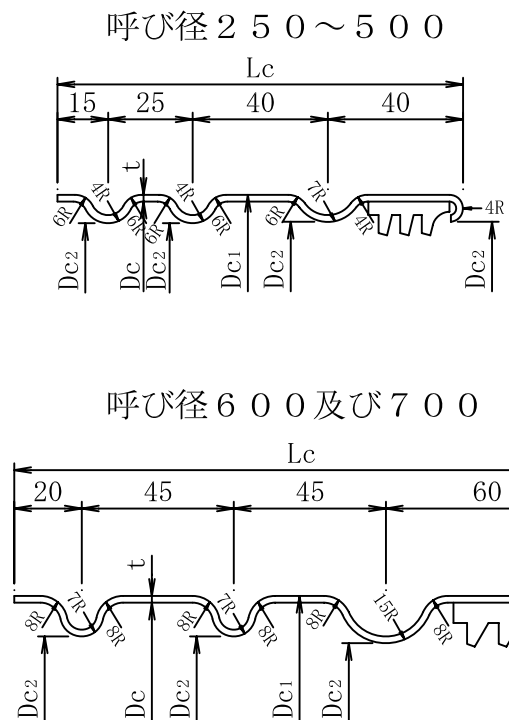
標準管の形状、寸法尾及び寸法の許容差



継手部詳細



カラー詳細



管の外圧強さ

(単位:mm) (単位:kgf/m(KN/m))

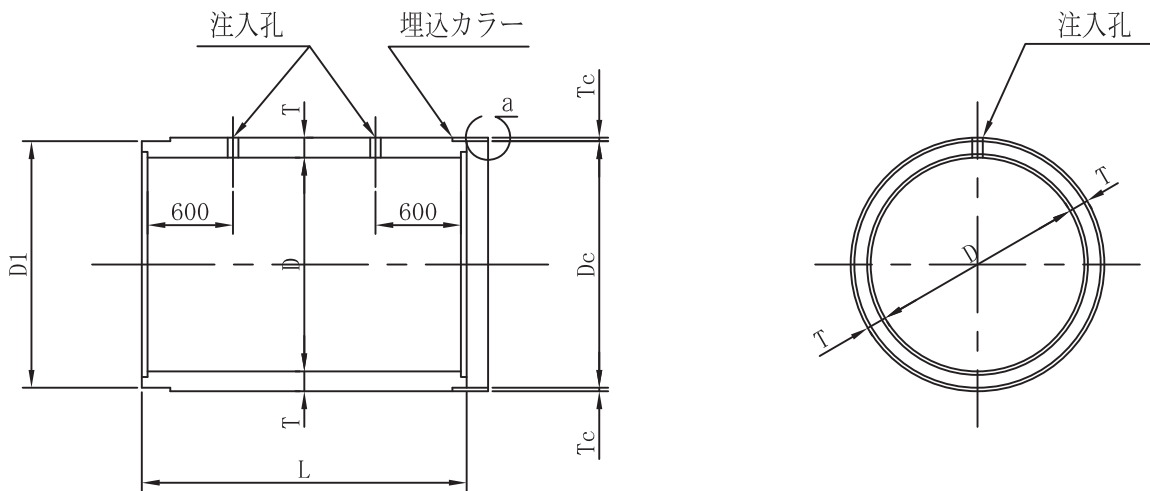
呼び径	内 径 D	D ₁	X D ₁	厚 さ T	有効長 L	ℓ ₁	S	L _c	L _{c1}	L _c	t	D _c	X (D _c +2t)	D _{c1}	D _{c2}	D _{c3}	ひび割れ荷重	破 壊 荷 重	参考重量 (kg)						
250	250±3	340±2	1068±3	55 ⁺⁴ ₋₂	2000 ⁺¹⁰ ₋₅	51 ⁺³ ₋₁	1. 5	120 ⁺⁵ ₋₂	70	50±2	1. 5	355	1125±3	358	342	339	3300 (32. 36)	5000 (49. 03)	260						
300	300±4	394±2	1238±3	57 ⁺⁴ ₋₂								409	1294±3	412	396	393	3500 (34. 32)	5300 (51. 98)	315						
350	350±4	450±2	1414±3	60 ⁺⁴ ₋₂	2430 ⁺¹⁰ ₋₅							465	1470±3	468	452	449	3800 (37. 27)	5700 (55. 90)	462						
400	400±4	506±2	1590±3	63 ⁺⁴ ₋₂								521	1646±3	524	508	505	4000 (39. 23)	6000 (58. 84)	548						
450	450±4	564±2	1772±3	67 ⁺⁴ ₋₂								579	1828±3	582	566	563	4300 (42. 17)	6500 (63. 74)	651						
500	500±4	620±2	1948±3	70 ⁺⁴ ₋₂								635	2004±3	638	622	619	4500 (44. 13)	6800 (66. 69)	749						
600	600±4	736±2	2312±3	80 ⁺⁴ ₋₂	81 ⁺³ ₋₁						2. 5	170 ⁺⁵ ₋₂	90	80±2	2. 0	754	2381±3	758	738	735	4700 (46. 09)	7100 (69. 63)	1030		
700	700±4	856 ⁺³ ₋₂	2689±3	90 ⁺⁴ ₋₂													874	2758±3	878	858	855	4900 (48. 05)	7400 (72. 57)	1340	

注 有効長（L）は、呼び径250及び300については1000mm、呼び径350～700については1200mmとすることができる。

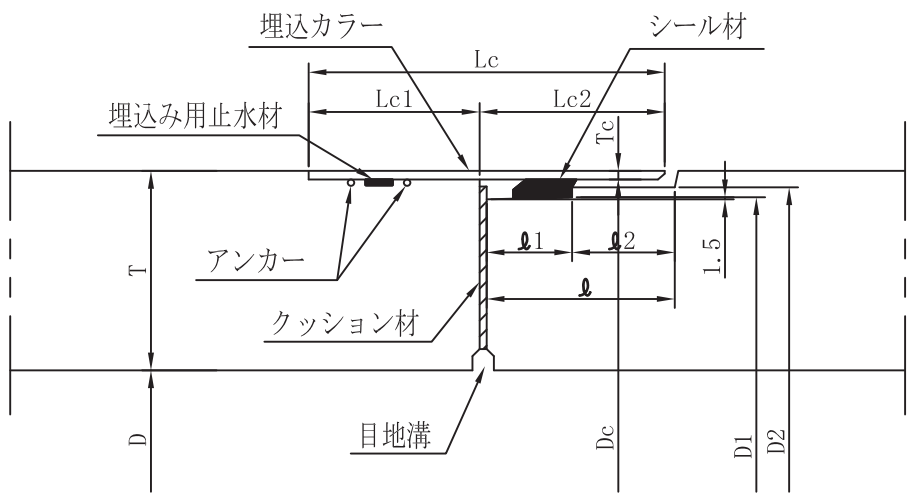
図面名	推進用小口径鉄筋コンクリート管			
縮 尺	NON	作成年月	H11.3.31	

推進用鉄筋コンクリート管（φ800～φ3000）
（標準管E形 JSWAS A-2）

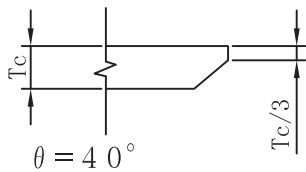
標準管Eの形状
(単位mm)



継手部詳細



a 部詳細図



管の外圧強さ

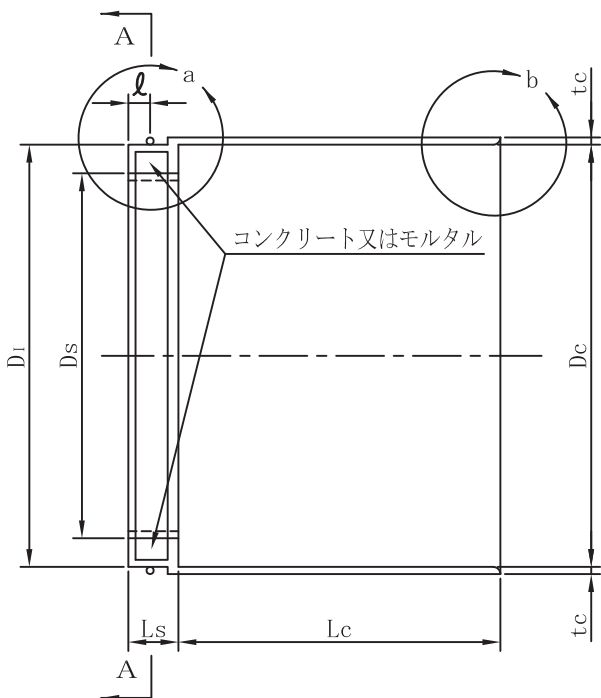
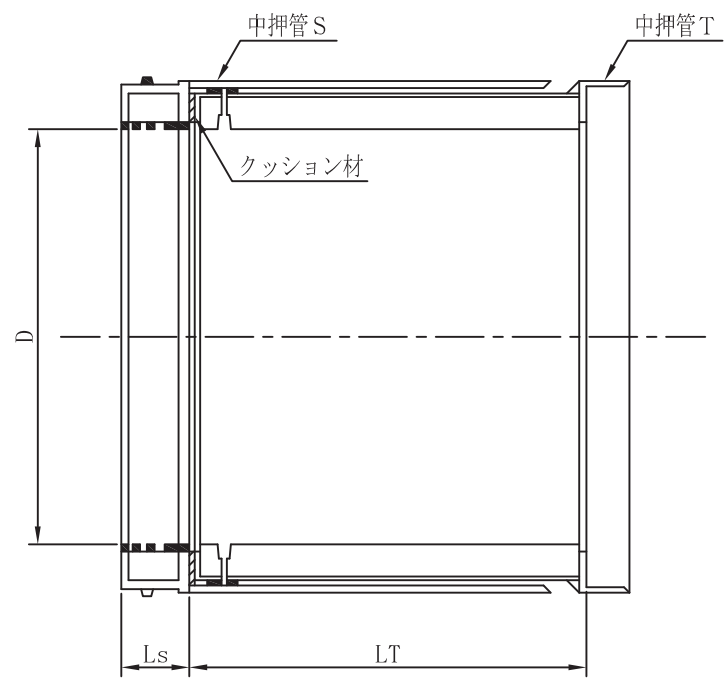
呼び径	ひび割れ荷重		破壊荷重	
	1種	2種	1種	2種
800	3600 (35.30)	7200 (70.61)	5900 (57.86)	10800 (105.91)
900	3900 (38.25)	7800 (76.49)	6600 (64.72)	11700 (114.74)
1000	4200 (41.19)	8400 (82.38)	7300 (71.59)	12600 (123.56)
1100	4350 (42.66)	8700 (85.32)	8000 (78.45)	13000 (127.49)
1200	4500 (44.13)	9000 (88.26)	8800 (86.30)	13500 (132.39)
1350	4800 (47.07)	9600 (94.14)	10000 (98.07)	14400 (141.22)
1500	5100 (50.01)	10200 (100.03)	11200 (109.83)	15300 (150.04)
1650	5400 (52.96)	10800 (105.91)	12400 (121.60)	16200 (158.87)
1800	5700 (55.90)	11400 (111.80)	13600 (133.37)	17100 (167.69)
2000	6000 (58.84)	12000 (117.68)	14400 (141.22)	18000 (176.52)
2200	6300 (61.78)	12600 (123.56)	15100 (148.08)	18900 (184.17)
2400	6600 (64.72)	13200 (129.45)	15800 (154.95)	19800 (194.17)
2600	6900 (67.67)	13800 (135.33)	16600 (162.79)	20700 (203.00)
2800	7200 (70.61)	14400 (141.22)	17300 (169.66)	21600 (211.82)
3000	7500 (73.55)	15000 (147.10)	18000 (176.52)	22500 (220.65)

図面名	推進用鉄筋コンクリート管 (標準管E形)		
縮尺	NON	作成年月	H11. 3. 31

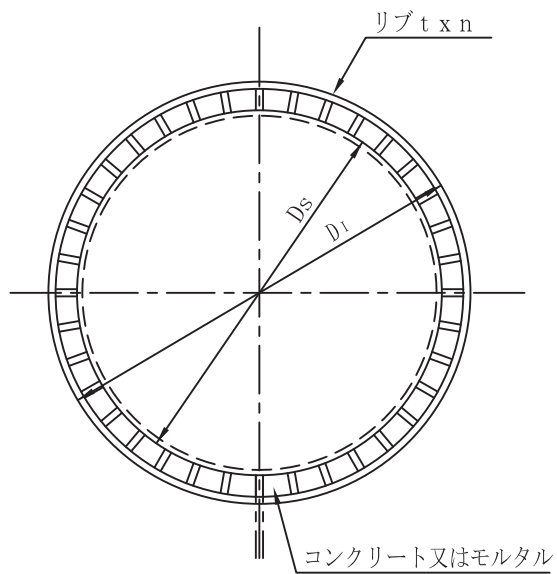
推進用鉄筋コンクリート管（φ1000～φ3000）

（中押管S形 JSWAS A-2）

中押管 S，T の組合せ



A - A 断面

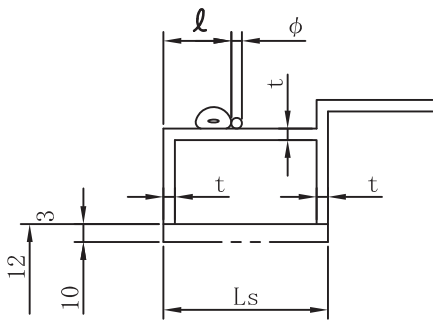


中押管 S の形状、寸法及び寸法の許容差

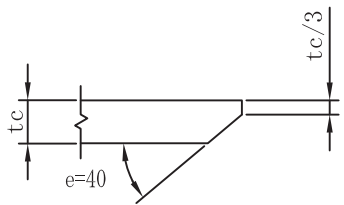
(単位：mm)

呼び径	内 径 D	Ds	Di	$\alpha \cdot Di$	Dc	$\pi (Dc + 2tc)$	有孔長 Ls	Ls	l	tc	t	ϕ	リップ n (枚)	参考重量 (kg)
1000	1000	1024	1173^{+3}_{-2}	1173^{+3}_{-2}	1182	3770 ± 3	150 ± 2	1100^{+5}_{-3}	60	9	16	6	28	494
1100	1100	1124	1283^{+3}_{-2}	1283^{+3}_{-2}	1292	4115 ± 3							32	552
1200	1200	1224	1403^{+3}_{-2}	1403^{+3}_{-2}	1406	4492 ± 3							36	773
1350	1350	1374	1563^{+4}_{-3}	1563^{+4}_{-3}	1576	5027 ± 5	155 ± 2	1150^{+5}_{-3}	60	12	19	9	40	905
1500	1500	1524	1743^{+4}_{-3}	1743^{+4}_{-3}	1756	5592 ± 5							44	1060
1650	1650	1674	1913^{+4}_{-3}	1913^{+4}_{-3}	1926	6126 ± 5							48	1250
1800	1800	1824	2083^{+4}_{-3}	2083^{+4}_{-3}	2096	6660 ± 5	160 ± 2	1150^{+5}_{-3}	60	12	22	9	52	1440
2000	2000	2024	2313^{+4}_{-3}	2313^{+4}_{-3}	2326	7383 ± 5							58	1670
2200	2200	2224	2543^{+4}_{-3}	2543^{+4}_{-3}	2556	8105 ± 5							64	1900
2400	2400	2424	2763^{+4}_{-3}	2763^{+4}_{-3}	2778	8828 ± 5	180 ± 2	1200^{+5}_{-3}	70	16	25	9	72	2680
2600	2600	2624	2993^{+5}_{-3}	2993^{+5}_{-3}	3008	9550 ± 5							78	3000
2800	2800	2824	3223^{+5}_{-3}	3223^{+5}_{-3}	3238	10273 ± 5							84	3360
3000	3000	3024	3453^{+5}_{-3}	3453^{+5}_{-3}	3468	10996 ± 5							90	3670

a 部詳細図

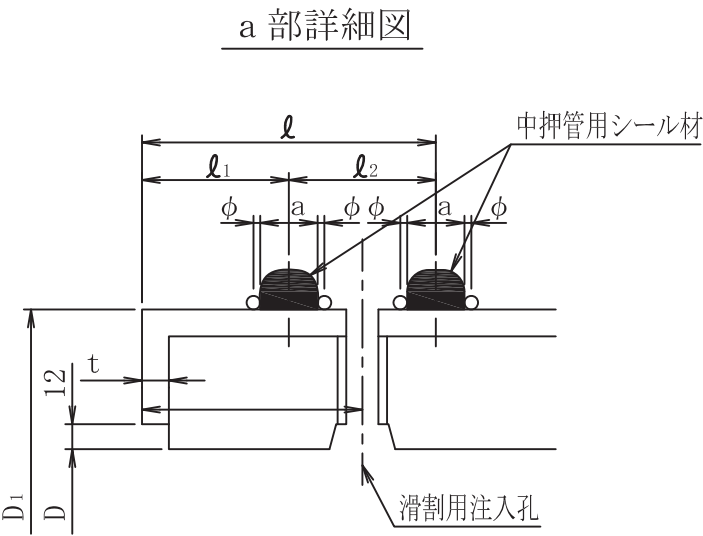
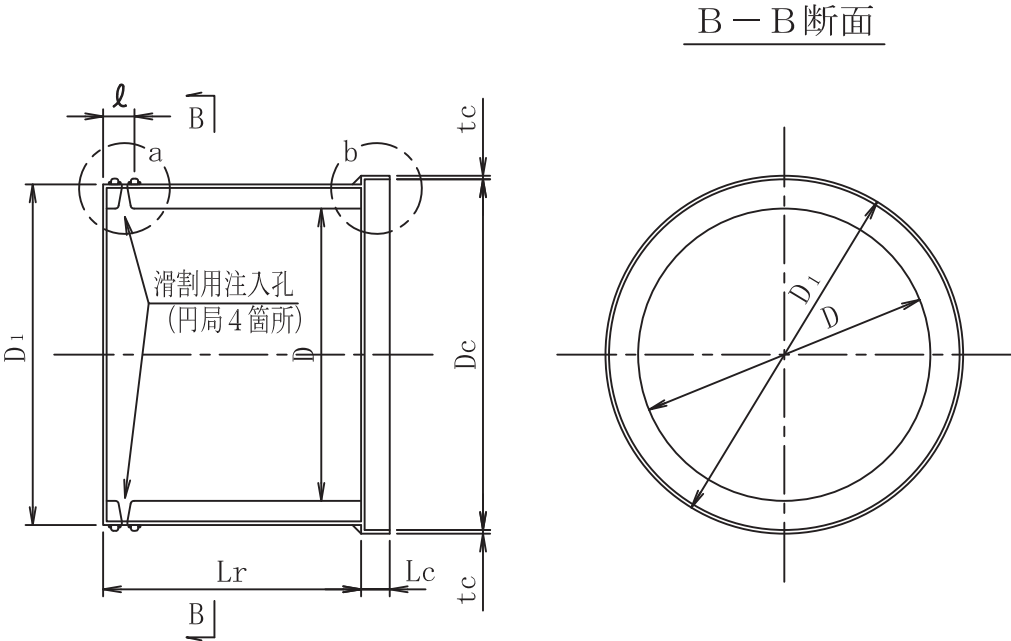


b 部詳細図



図面名	推進用鉄筋コンクリート管 (中押管S形)		
縮 尺	NON	作成年月	H11. 3. 31

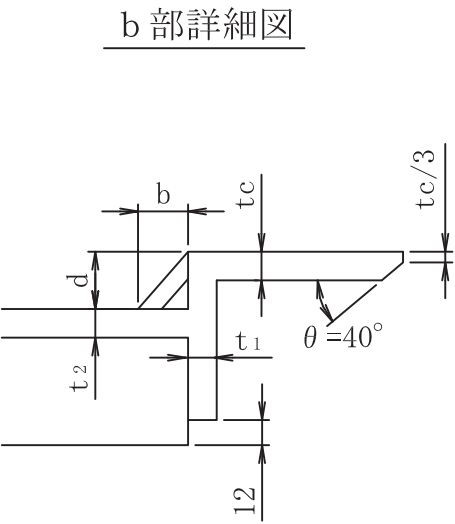
推進用鉄筋コンクリート管（φ1000～φ3000）
（中押管T形 JSWAS A-2）



中押管Tの形状、寸法及び寸法の許容差

(単位:mm)

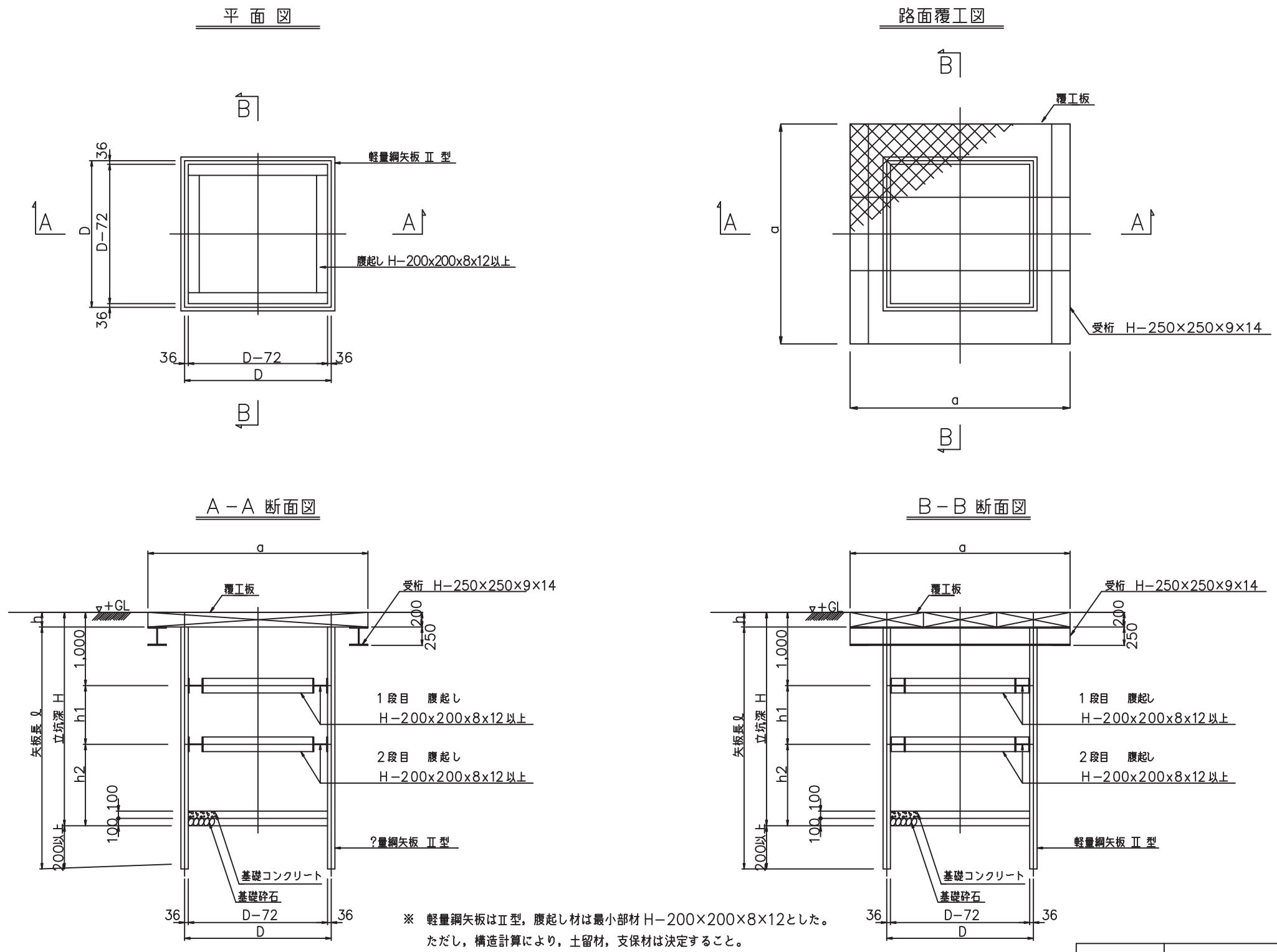
呼び径	内 径 D	D ₁	X・D ₁	D _c	X(D _c +2t _c)	有 効 長 L _r	L _c	ℓ	ℓ ₁	ℓ ₂	ℓ ₃	a	b	t _c	t ₁	t ₂	φ	参 考 重 量 (kg)
1000	1000±6	1164 ⁺³ ₋₂	3657±3	1191	3770±3	1150 ⁺⁵ ₋₃	130±2	125	60	65	92.5	26	18	4.5	9		6	968
1100	1100±6	1274 ⁺³ ₋₂	4002±3	1301	4115±3								21					1120
1200	1200±6	1388 ⁺³ ₋₂	4361±3	1421	4492±3													1300
1350	1350±6	1551 ⁺⁴ ₋₅	4873±3	1588	5027±5	1200 ⁺⁵ ₋₃		140	65	75	102.5	30	24	6		6	9	1620
1500	1500±6	1731 ⁺⁴ ₋₃	5438±6	1768	5592±5													2040
1650	1650±6	1901 ⁺⁴ ₋₃	5972±6	1938	6126±5													2430
1800	1800±6	2071 ⁺⁴ ₋₃	6506±6	2108	6660±5													2840
2000	2000±6	2301 ⁺⁴ ₋₃	7229±6	2338	7383±5													3460
2200	2200±6	2531 ⁺⁴ ₋₃	7951±6	2568	8105±5										4150			
2400	2400±6	2749 ⁺⁵ ₋₃	8636±9	2792	8828±5	1250 ⁺⁵ ₋₃	150±2	150	70	80	110	34	30	9	12	9		5140
2600	2600±6	2979 ⁺⁵ ₋₃	9359±9	3022	9550±5													5990
2800	2800±6	3209 ⁺⁵ ₋₃	10081±9	3252	10273±5													6900
3000	3000±6	3439 ⁺⁵ ₋₃	10804±9	3482	10996±5													7880



図面名	推進用鉄筋コンクリート管 (中押管T形)		
縮 尺	NON	作成年月	H11. 3. 31

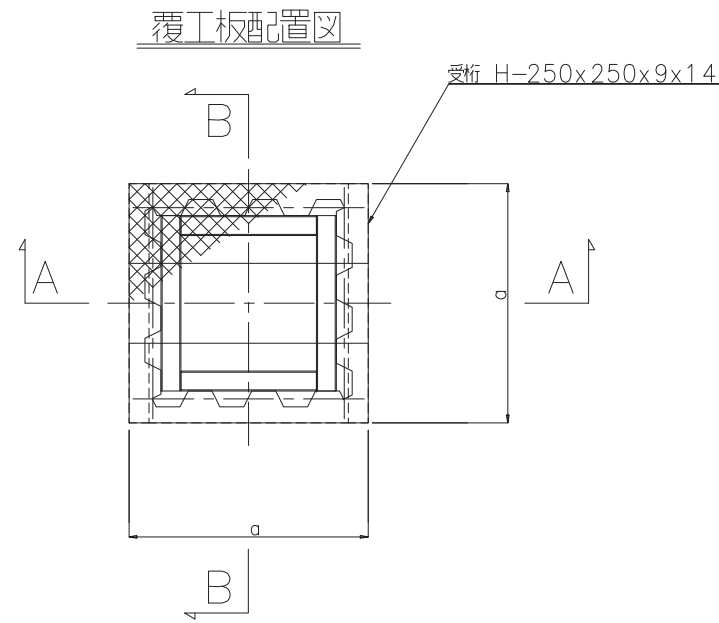
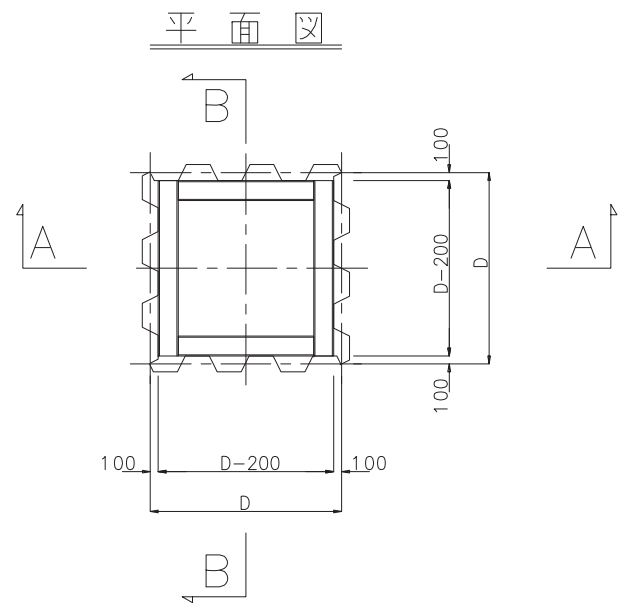
2—3 立 坑

軽量鋼矢板建込簡易立坑仮設図 S=1:60

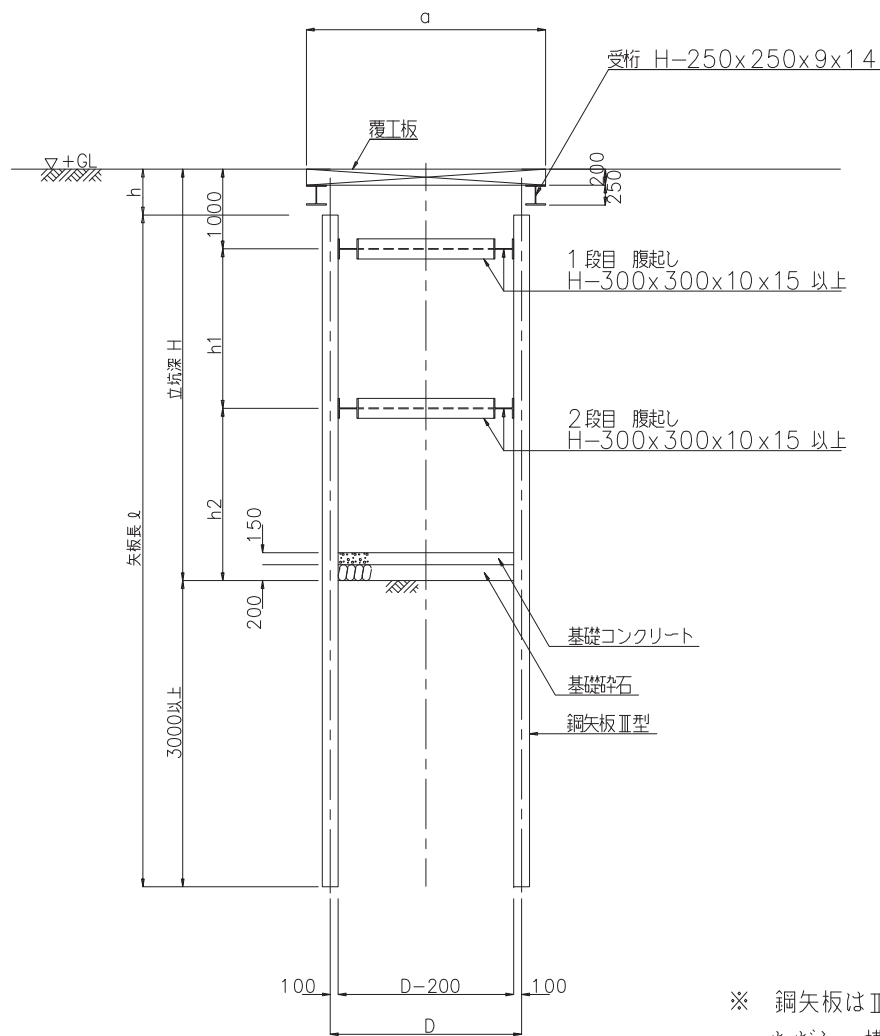


図面名	軽量鋼矢板建込簡易立坑仮設図		
縮 尺	1:60	作成年月	H11. 3. 31

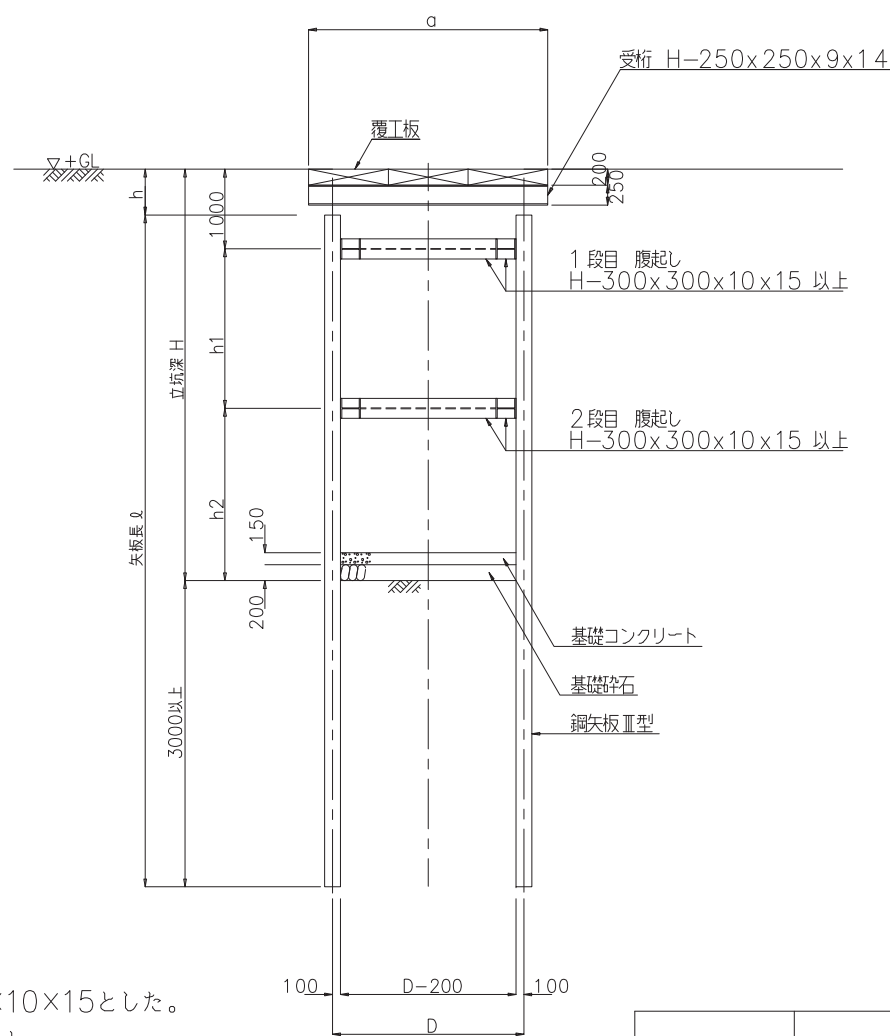
鋼矢板(短形)立坑仮設図 S=1:100



A-A 断面図



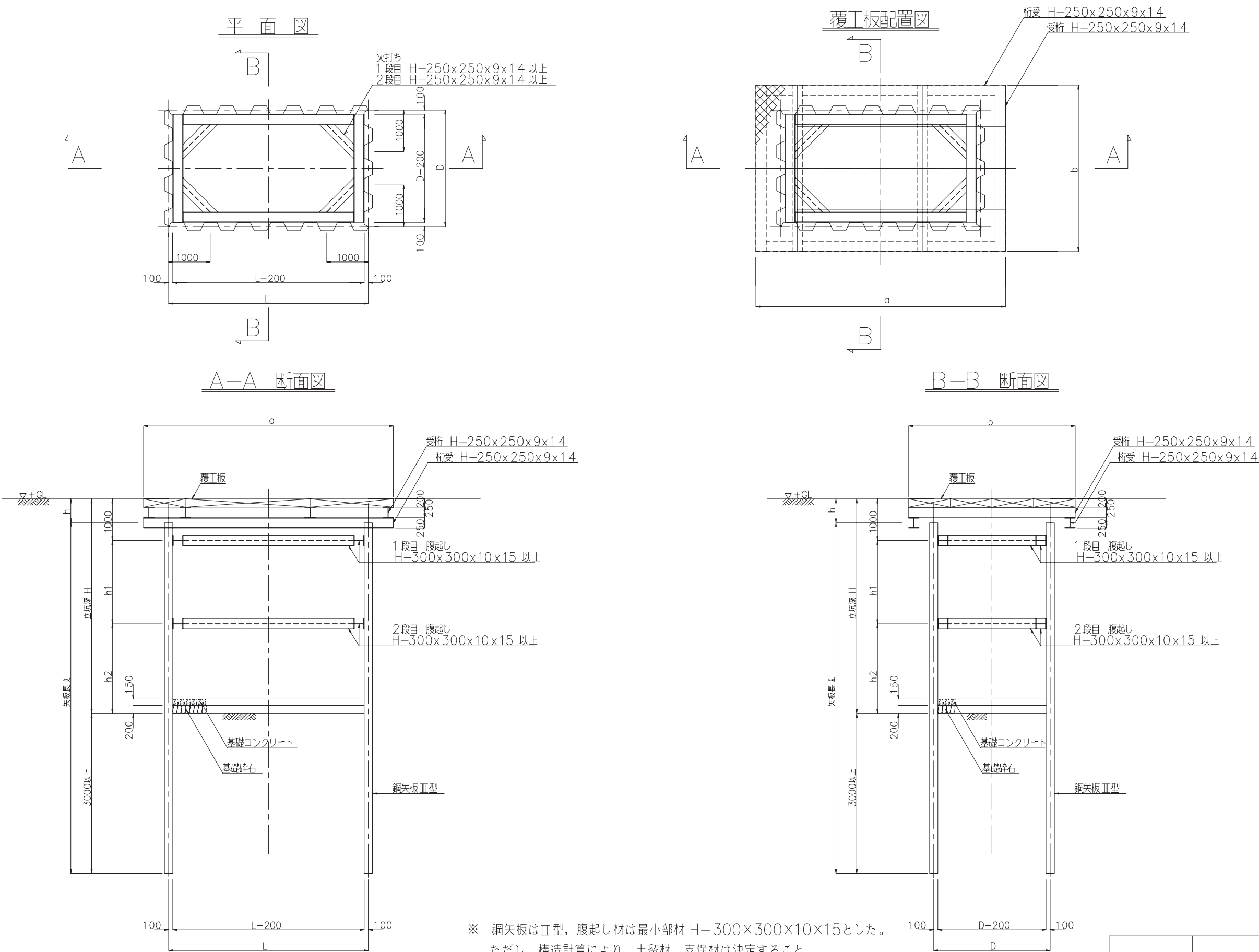
B-B 断面図



※ 鋼矢板はⅢ型、腹起し材は最小部材 H-300×300×10×15とした。
ただし、構造計算により、土留材、支保材は決定すること。

図面名		鋼矢板(短形)立坑仮設図	
縮 尺	1:100	作成年月	H11.3.31

鋼矢板(長形)立坑仮設図 S=1:100

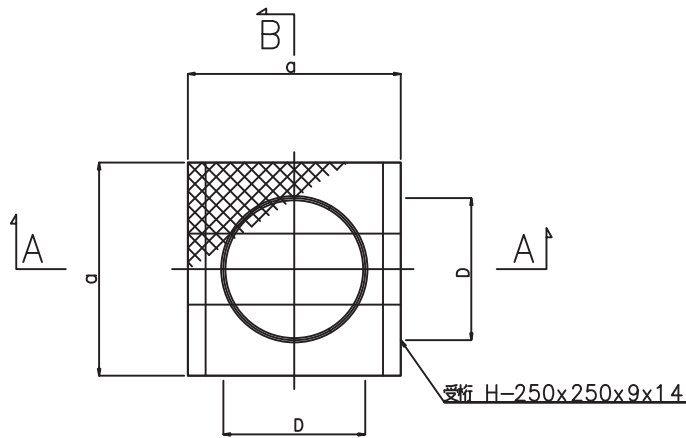


※ 鋼矢板はⅢ型，腹起し材は最小部材 H-300×300×10×15とした。
ただし，構造計算により，土留材，支保材は決定すること。

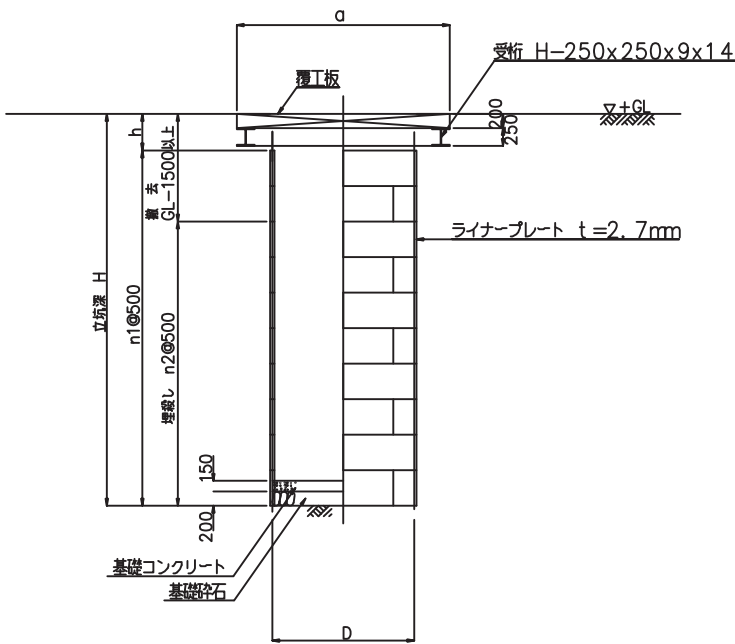
図面名		鋼矢板(長形)立坑仮設図	
縮 尺	1:100	作成年月	H11.3.31

ライナープレート式立坑仮設図 S=1:100
(円形)

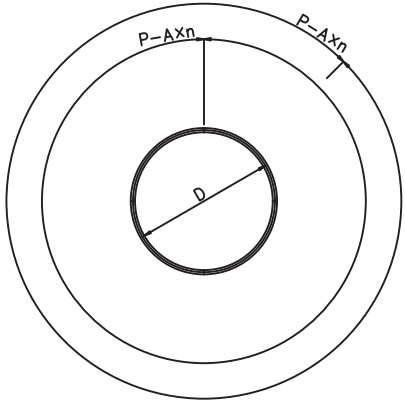
平面図



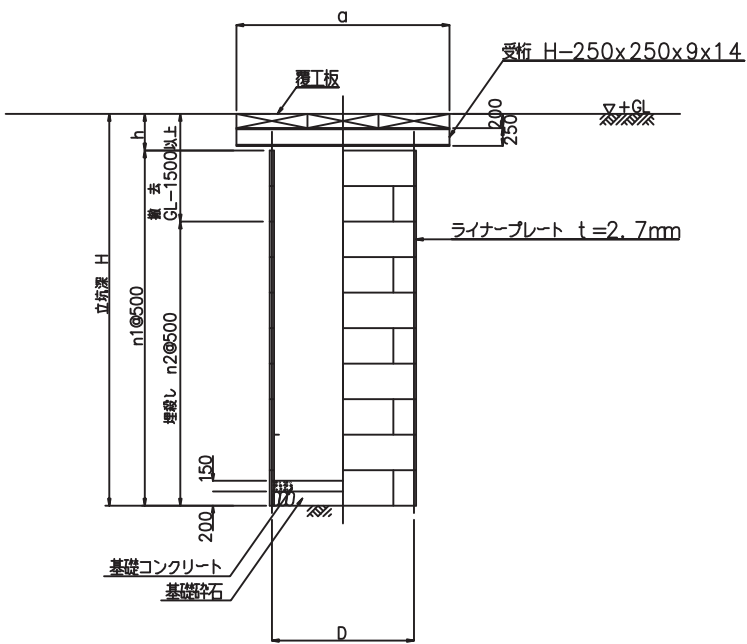
A-A 断面図



セクション構成図



B-B 断面図



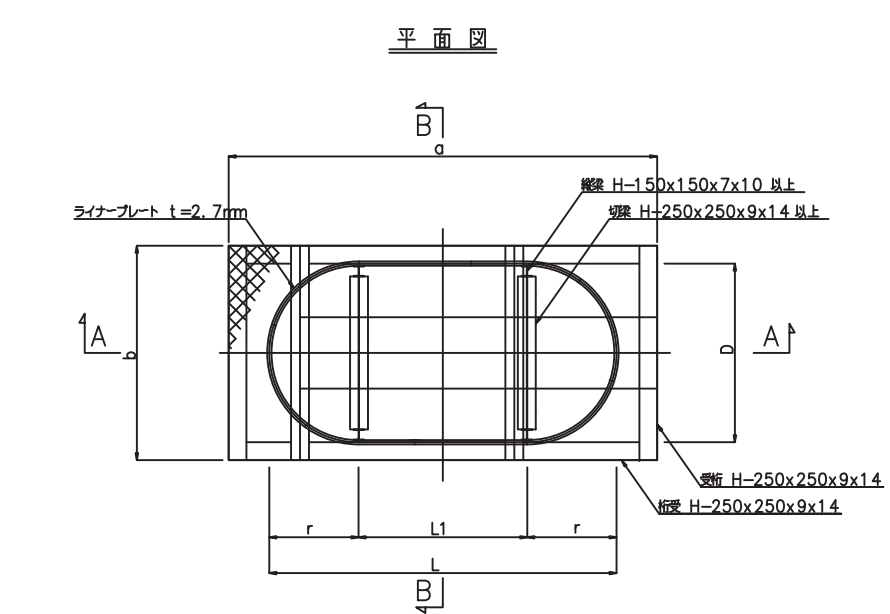
図面名	ライナープレート式立坑仮設図 (円形)		
縮 尺	1:100	作成年月	H11.3.31

円形ライナープレート重量表(黒皮品)

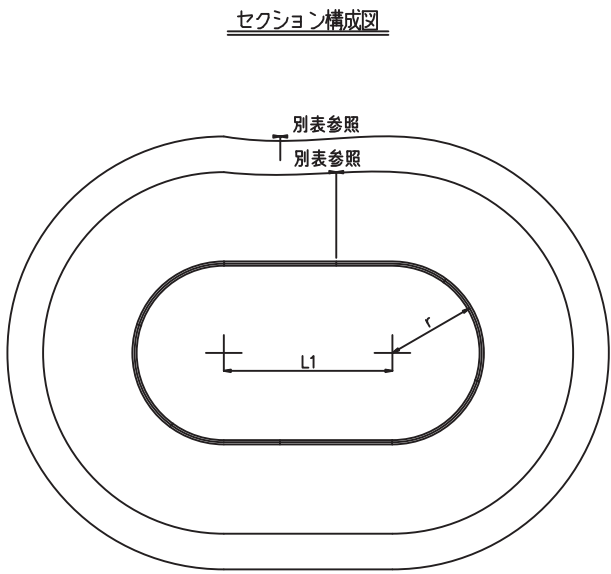
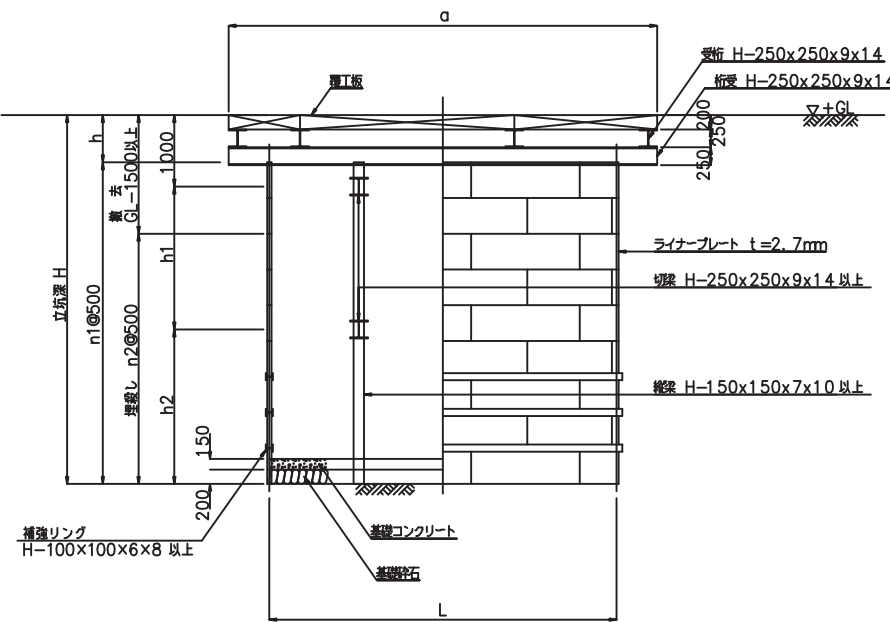
呼び径 D (mm)	標準セクション n1 (枚)	ライナープレート (板厚mm)							kg/m		
		ボルト (本体板厚mm)									
		2.7	3.2	4.0	4.5	5.3	6.0	7.0	2.7～ 3.2	4.0～ 4.5	5.3～ 7.0
1,500	P- 6 10	162	192	—	—	—	—	—	13.7	—	—
2,000	P- 10 8	208	247	307	346	407	—	—	15.3	16.1	17.7
2,500	P- 10 10	260	309	384	433	509	576	678	19.2	20.2	22.1
3,000	P- 10 12	312	371	461	520	611	691	814	23.0	24.2	26.5
3,500	P- 10 14	364	433	538	606	713	806	949	26.9	28.2	31.0
4,000	P- 10 16	416	494	614	693	814	922	1,085	30.7	32.3	35.4
4,500	P- 10 18	468	556	691	779	916	1,037	1,220	34.5	36.3	39.8
5,000	P- 10 20	520	618	768	866	1,018	1,152	1,356	38.4	40.3	44.2
5,500	P- 10 22	572	680	845	953	1,120	1,267	1,492	42.2	44.4	48.7
6,000	P- 10 24	624	742	922	1,039	1,222	1,382	1,627	46.0	48.4	53.1
6,500	P- 10 26	676	803	998	1,126	1,323	1,498	1,763	49.9	52.4	57.5

図面名	円形ライナープレート重量表(黒皮品)		
縮 尺	NON	作成年月	H11.3.31

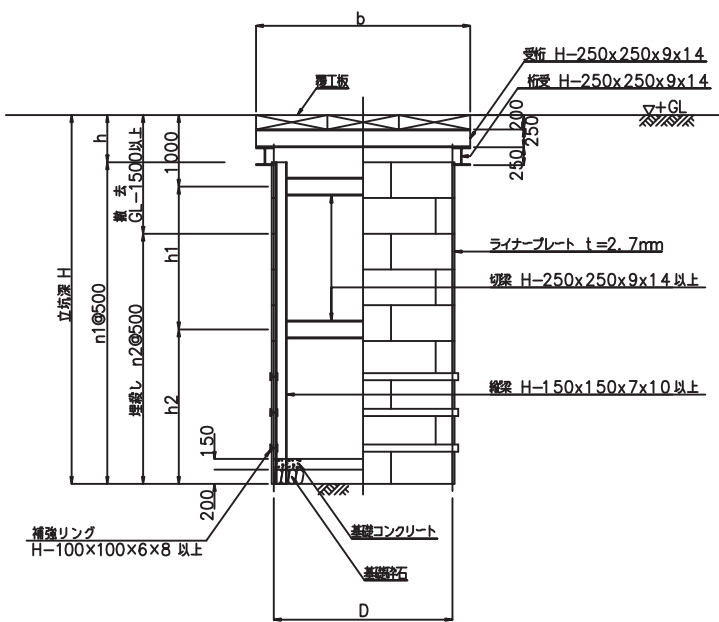
ライナープレート式立坑仮設図 S=1:100
(小判形)



A-A 断面図



B-B 断面図



※ 切梁は、最小部材 H-250×250×9×14、縦梁は最小部材 H-150×150×7×10
補強リングは、最小部材 H-100×100×6×8 とした。
ただし、構造計算により、支保材、補強リングは決定すること。

図面名	ライナープレート式立坑仮設図 (小判形)		
縮 尺	1:100	作成年月	H11.3.31

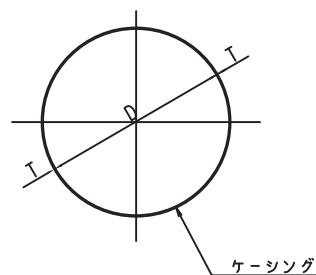
小判形ライナープレート重量表(黒皮品)

小判形立坑の標準寸法 (mm)				標準セクション構成 (枚／リング 0.5m)					本体板厚及び重量 (kg/m)			補強リング			
立坑幅 (D) (短径)	立坑長 (L) (長径)	円弧部 半径 (r)	直線部長 L 1	P-6	P-7	P-8	P-9	P-10	板厚 2.7mm	板厚 3.2mm	板厚 4.0mm	H サイズ	重量 (kg／R)	H サイズ	重量 (kg／R)
2,500	4,698	1,250	2,198				2	6	436.5	512.9		100	229.8	125	361.0
2,500	4,855	1,250	2,355					8	446.7	525.1		100	235.2	125	369.0
2,500	5,012	1,250	2,512	2				7	461.1	541.7		100	240.6	125	376.0
2,500	5,326	1,250	2,826			2		7	481.8	566.0		100	251.4	125	391.0
2,500	5,640	1,250	3,140					9	502.5	590.7		100	262.2	125	406.0
2,500	5,797	1,250	3,297	2				8	517.0	607.4		100	267.6	125	414.0
2,500	6,111	1,250	3,611			2		8	537.7	631.7		100	278.4	125	429.0
2,500	6,268	1,250	3,768				2	8	548.2	644.2		100	283.8	125	438.0
3,000	4,570	1,500	1,570					8	446.7	525.1	646.3			125	367.9
3,000	4,884	1,500	1,884		2			7	471.3	553.9	687.6			125	382.9
3,000	5,198	1,500	2,198				2	7	492.4	578.6	712.7			125	397.8
3,000	5,355	1,500	2,355					9	502.5	590.7	727.3			125	405.3
3,000	5,512	1,500	2,512	2				8	517.0	607.4	748.0			125	412.8
3,000	5,669	1,500	2,669		2			8	526.7	619.7	762.7			125	421.4
3,000	5,826	1,500	2,926			2		8	537.7	631.7	778.2			125	427.7
3,000	6,140	1,500	3,140					10	558.4	656.4	808.3			125	442.7
3,000	6,297	1,500	3,297	2				9	573.0	673.0	828.0			125	450.1
3,200	5,712	1,600	2,512			12			542.9	638.9	783.3			125	427.9
3,200	6,026	1,600	2,826			10		2	566.6	664.2	813.5			125	442.0
3,200	6,340	1,600	3,140			13			591.3	692.7	843.6			125	457.8
3,500	5,070	1,750	1,570					9	502.5	590.7	727.3			125	405.3
3,500	5,384	1,750	1,884		2			8	527.1	619.5	762.6			125	420.2
3,500	5,698	1,750	2,198				2	8	548.2	644.2	793.7			125	435.2
3,500	5,855	1,750	2,355					10	558.4	656.4	808.3			125	442.7
3,500	6,012	1,750	2,512	2				9	527.3	673.0	828.0			125	450.1
3,500	6,326	1,750	2,826			2		9	593.5	697.3	859.2			125	465.1
3,500	6,640	1,750	3,140					11	614.2	722.0	889.4			125	480.0

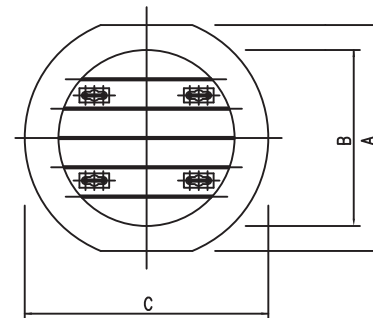
図面名	小判形ライナープレート重量表(黒皮品)			
縮 尺	NON	作成年月	H11.3.31	

鋼製方式(ケーシング)立坑仮設図 S=1:60

平面図



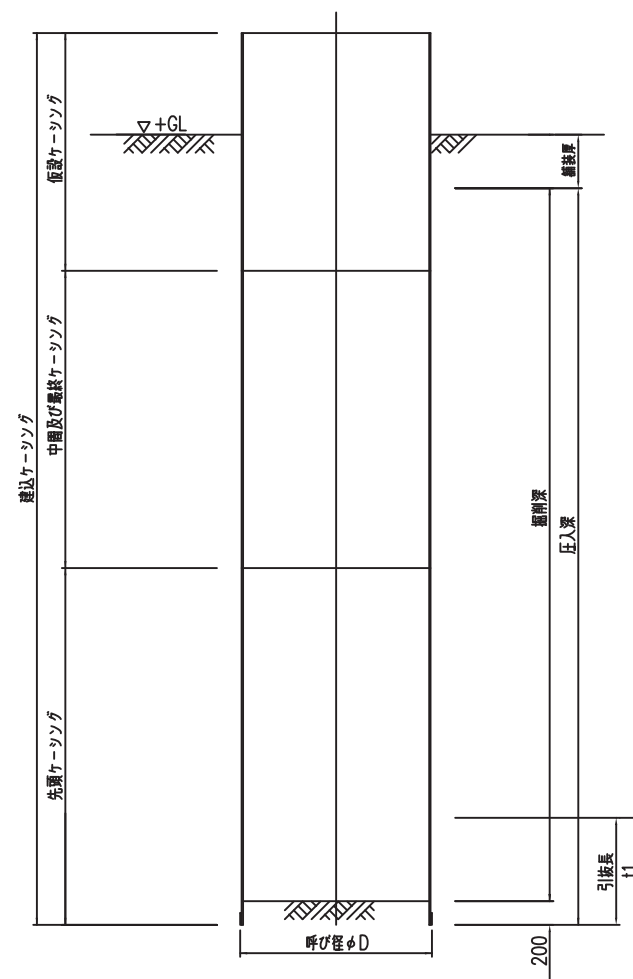
路面覆工



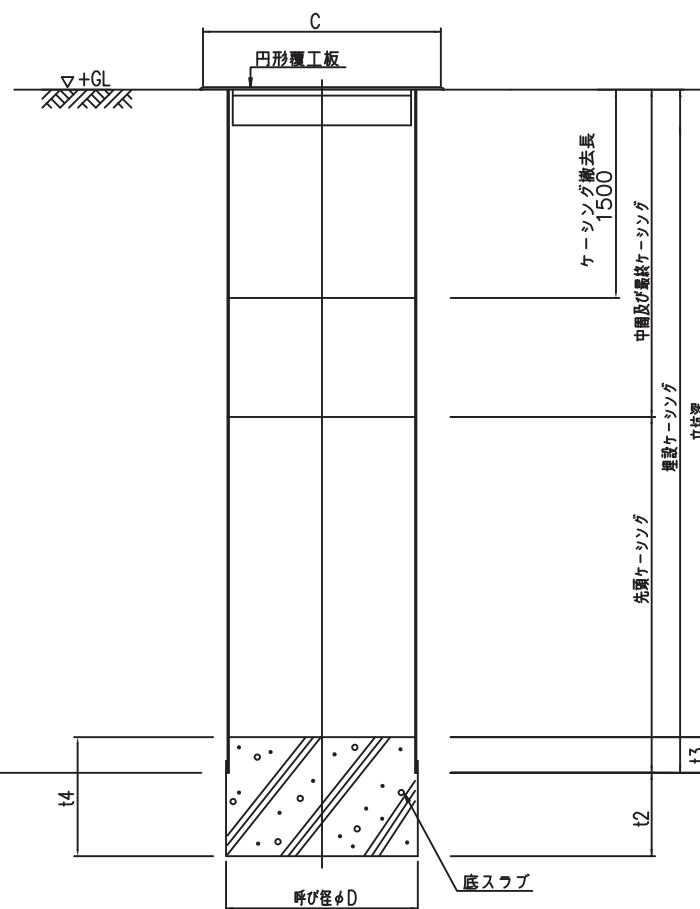
円形覆工板寸法表

記 号	立坑の大きさ (mm)		
	φ 2000	φ 1800	φ 1500
A	2400	2200	1900
B	φ 1980	φ 1780	φ 1480
C	φ 2550	φ 2350	φ 2050
重 量	1300kg	1150kg	850kg

圧入掘削完了図



立坑築造完了図



深さ説明図

項目 呼び径D	ケーシング厚 T (mm)	引抜き長 t1 (m)	底盤厚さ		
			t2 (m)	t3 (m)	t4 (m)
1500mm	12	0.90	0.70	0.30	1.00
1800mm	12	0.90	0.70	0.30	1.00
2000mm	16	0.90	0.70	0.30	1.00
2500mm	19	1.20	1.00	0.50	1.50

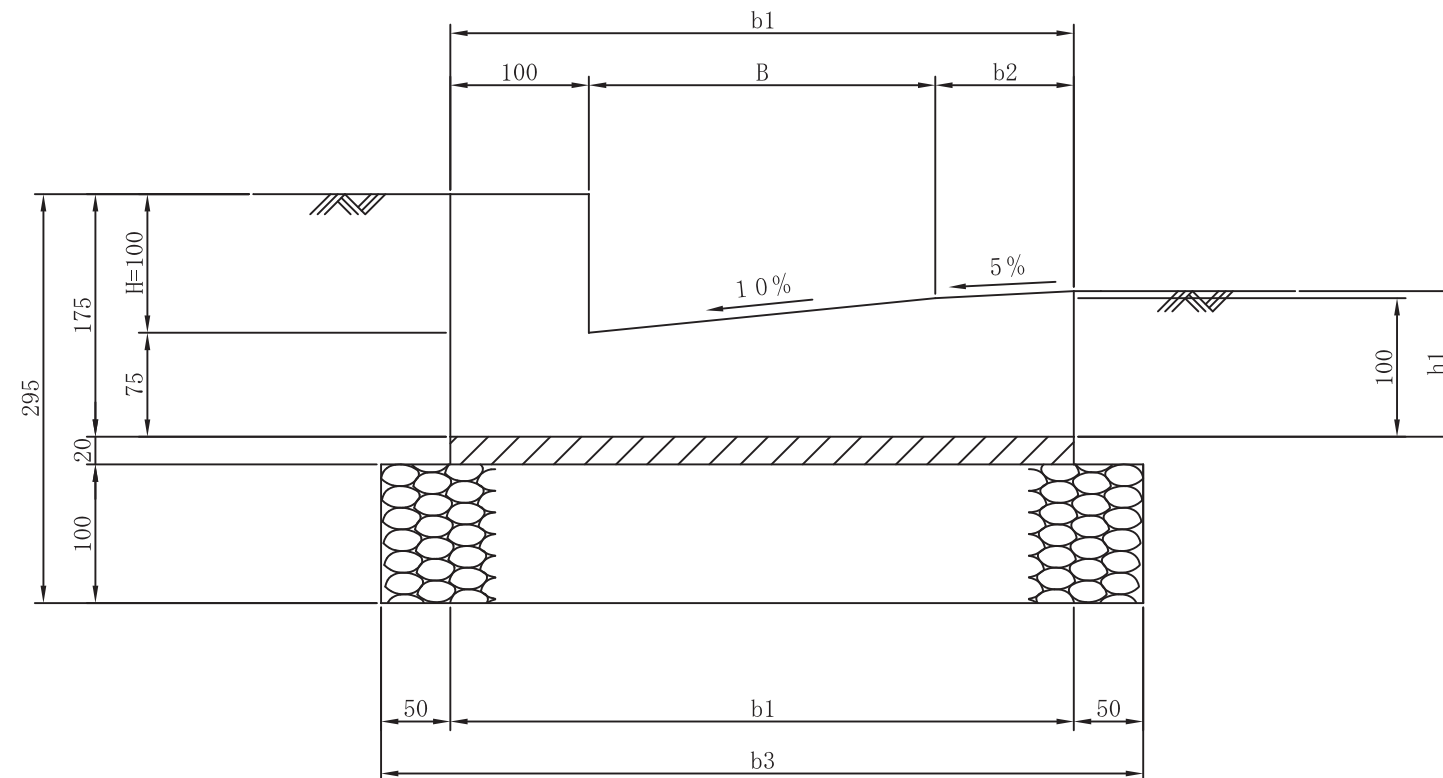
図面名	鋼製方式(ケーシング)立坑仮設図		
縮 尺	1:60	作成年月	H11.3.31

第3章 付 帯 工

3－2 道路排水枥及び側こう

プレキャストL型側こう
(P L 1 型)

3 - 2 - 2



P L 1 型（プレキャスト無筋コンクリートL型側こう）寸法および材料表

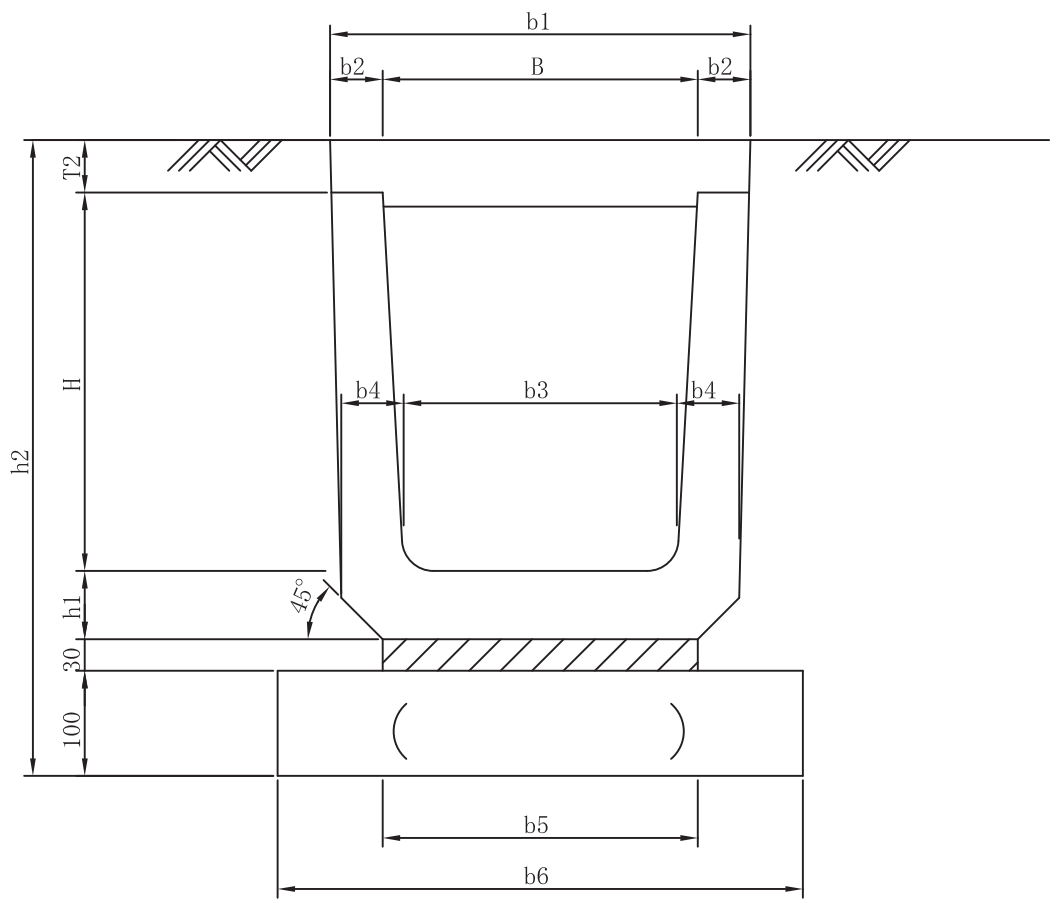
記 号	寸 法 表 (単位mm)							材 料 表 (10m当たり)				1 個 当 たり 重 量 (k g)	摘 要
	B	H	b 1	b 2	b 3	h 1	L	基礎材 (m ³)	側こう (個)	敷モルタル (m ³)	目地モルタル (m ³)		
P L 1 - B 2 5 0 A - H 1 0 0	2 5 0	1 0 0	3 5 0	—	4 5 0	—	6 0 0	0. 4 5 0	1 6. 5	0. 0 7 0	0. 0 0 3	5 6	J I S A 5 3 0 6
P L 1 - B 2 5 0 B - H 1 0 0	2 5 0	1 0 0	4 5 0	1 0 0	5 5 0	1 0 5	6 0 0	0. 4 5 0	1 6. 5	0. 0 9 0	0. 0 0 4	7 0	

(注) B 2 5 0 A : こう配 1 0 % 一定
B 2 5 0 B : こう配 1 0 % および 5 %

図面名	プレキャストL型側こう (PL1型)		
縮 尺	NON	作成年月	H11.3.31

プレキャストU型側こう
(PU1型)

3 - 2 - 4



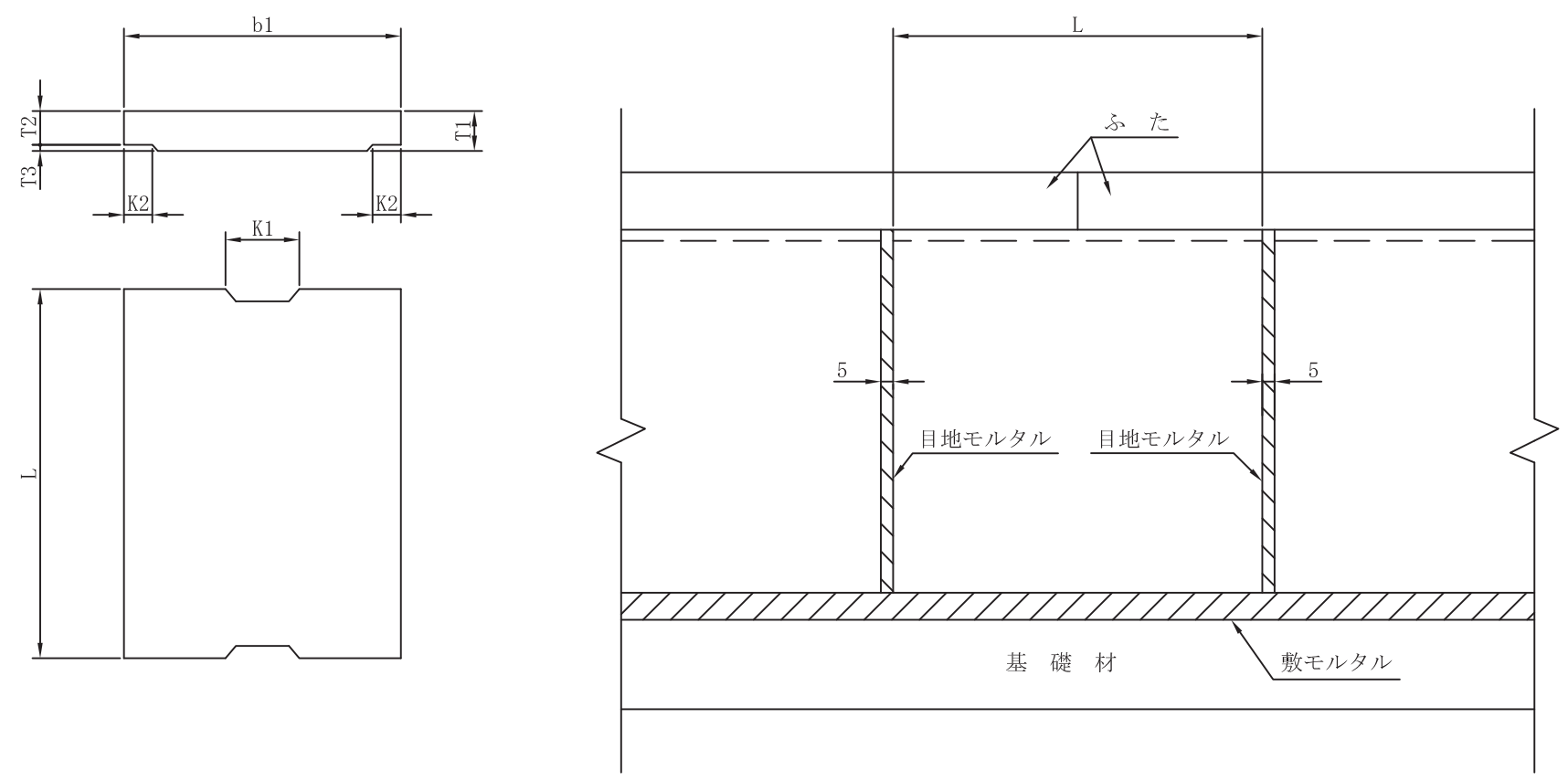
PU1型（プレキャスト鉄筋コンクリートU型側こう：ふた付き）寸法および材料表

記号	寸法表 (単位mm)											材料表 (10m当たり)					摘要
	B	H	b1	b2	b3	b4	b5	b6	h1	h2	L	基礎材 (m ³)	モルタル (m ³) 敷モルタル	目地モルタル	側こう (個)	側こうふた (枚)	
PU1-B240-H240	240	240	330	45	220	815	240	440	50		600	0.440	0.072	0.003	16.5	16.6 ()	JIS A 5305 ふたの寸法については PCI型又はPC2型 を使用。
PU1-B300-H240	300	240	400	50	260	815	300	500	60		600	0.500	0.090	0.004	16.5	16.6 ()	
PU1-B300-H300	300	300	400	50	260	815	300	500	60		600	0.500	0.090	0.005	16.5	16.6 ()	
PU1-B300-H360	300	360	400	50	260	850	300	500	65		600	0.500	0.090	0.006	16.5	16.6 ()	
PU1-B360-H300	360	300	460	50	310	850	360	560	65		600	0.560	0.108	0.005	16.5	16.6 ()	
PU1-B360-H360	360	360	460	50	310	850	360	560	65		600	0.560	0.108	0.006	16.5	16.6 ()	
PU1-B450-H450	450	450	560	55	400	855	430	630	70		600	0.630	0.129	0.008	16.5	16.6 ()	
PU1-B600-H600	600	600	740	70	540	855	600	800	80		600	0.800	0.180	0.012	16.5	16.6 ()	

図面名	プレキャストU型側こう (PU1型)		
縮尺	NON	作成年月	H11.3.31

プレキャストU型側こうぶた
(PC1型)

3 - 2 - 5



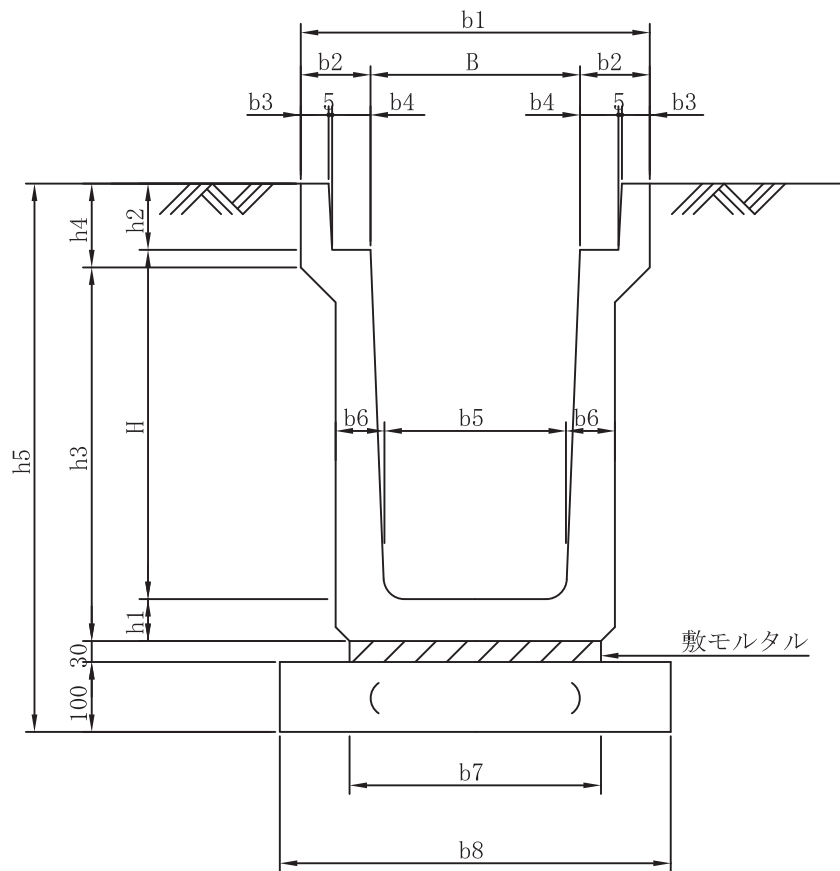
PC1型（プレキャスト鉄筋コンクリート型側こうぶた）寸法表

記号	寸法表（単位mm）							1枚当たり重量 （kg）	摘要
	b1	K1	K2	T1	T2	T3	L		
PC1-B240	330	90	50	45	40	10	600	21	JIS A 5334 1種
PC1-B300	400	100	55	60	50	10	600	34	
PC1-B360	450	120	55	65	55	10	600	43	
PC1-B450	560	120	60	70	60	10	600	56	
PC1-B600	740	150	75	75	65	10	600	80	

図面名	プレキャストU型側こうぶた（PC1型）		
縮尺	NON	作成年月	H11.3.31

プレキャストU型側こう
(PU2型)

3 - 2 - 6



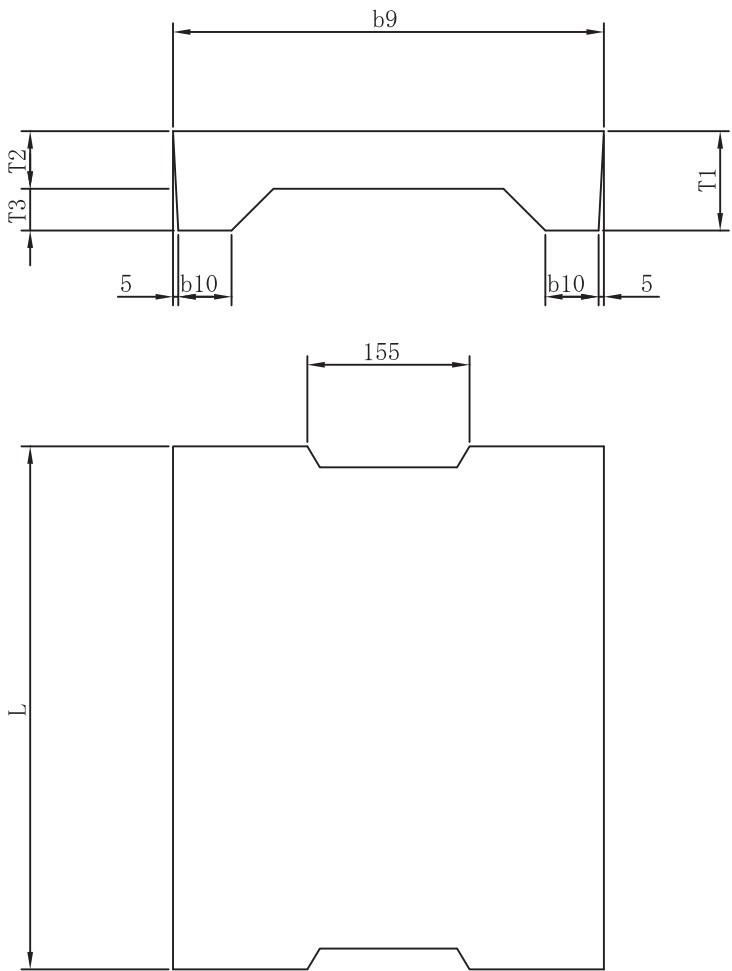
PU2型（道路用プレキャスト鉄筋コンクリートU型側こう：ふた付き）寸法および材料表

記号	寸法表 (単位mm)																材 料 表 (10m当たり)					側こう一個当たり 重量 (kg)	摘 要
	B	H	b1	b2	b3	b4	b5	b6	b7	b8	h1	h2	h3	h4	h5	L	基礎材 (m ³)	敷モルタル (m ³)	目地モルタル (m ³)	側 　 　 (個)	側こうぶた (枚)		
PU2-B250-H250	250	250	450	100	40	55	230	55	300	500	50	90	270	120	520	2000	0.500	0.090	0.001	5	20	271	JIS A 5345 1種 PC3型使用。
PU2-B300-H300	300	300	500	100	40	55	280	60	360	560	50	95	325	120	575	2000	0.560	0.108	0.002	5	20	320	
PU2-B300-H400	300	400	500	100	40	55	270	65	360	560	55	95	430	120	680	2000	0.560	0.108	0.002	5	20	392	
PU2-B300-H500	300	500	500	100	40	55	260	70	360	560	60	95	535	120	785	2000	0.560	0.108	0.002	5	20	469	
PU2-B400-H400	400	400	600	100	40	55	370	65	460	660	55	110	430	135	695	2000	0.660	0.138	0.002	5	20	425	
PU2-B400-H500	400	500	600	100	40	55	360	70	460	660	60	110	535	135	800	2000	0.660	0.138	0.003	5	20	504	
PU2-B500-H500	500	500	720	110	45	60	460	70	560	760	60	125	535	150	815	2000	0.760	0.168	0.003	5	20	552	
PU2-B500-H600	500	600	720	110	45	60	450	75	560	760	65	125	640	150	920	2000	0.760	0.168	0.003	5	20	639	

図面名	プレキャストU型側こう (PU2型)			
縮尺	NON	作成年月	H11.3.31	

プレキャストU型側こうぶた
(PC1型)

3 - 2 - 7

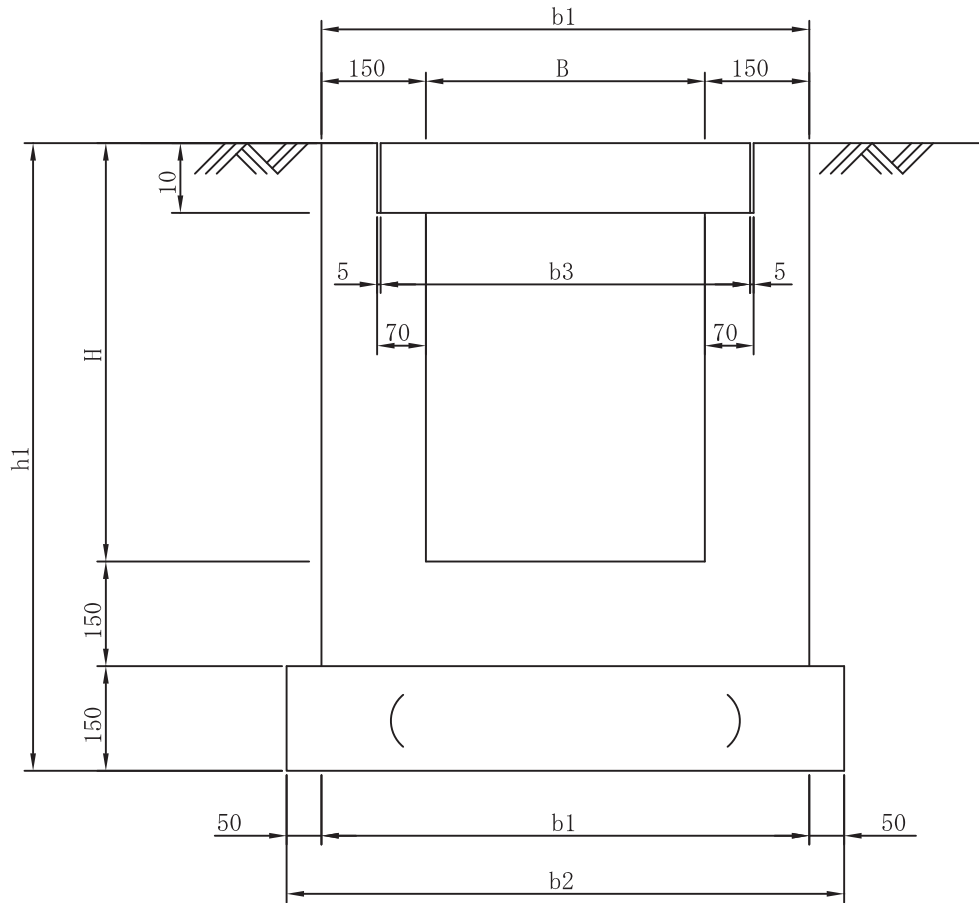


PC3型（道路用プレキャスト鉄筋コンクリート型側こう：ふた付き）寸法表

記号	寸法表（単位mm）						1枚当たり重量 （kg）	摘要
	b9	b10	T1	T2	T3	L		
PC3-B250	362	50	90	55	35	500	29	JIS A 5346 1種
PC3-B300	412	51	95	55	40	500	33	
PC3-B400	512	51	110	65	45	500	47	
PC3-B500	622	56	125	75	50	500	65	

図面名	プレキャストU型側こうぶた（PC3型）		
縮尺	NON	作成年月	H11.3.31

場所打ちU型側こう
(U2型)

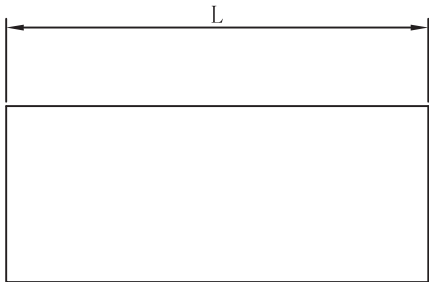
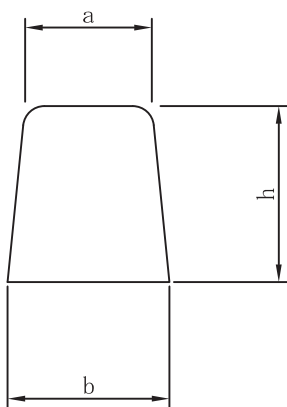
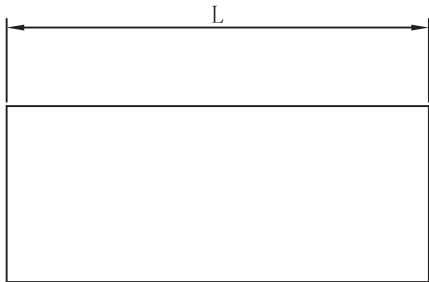
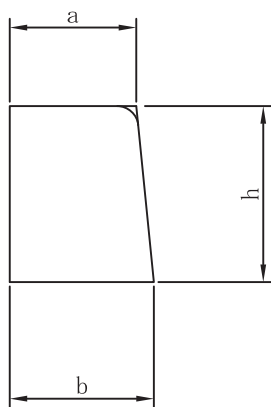


U 2 型（場所打ちU型側こう：ふた付き）寸法および材料表

記 号	寸 法 表 (単位mm)					側 こ う 材 料 表 (10m当たり)			側 こ う ふ た 材 料 表 (10m当たり20枚)			対応するふたの種別	摘 要
	B	H	b 1	b 2	h 1	コンクリート (m ³)	基礎材 (m ³)	型わく (m ²)	コンクリート (m ³)	型わく (m ²)	鉄筋重量 (k g)		
U 2 - B 3 0 0 - H 4 0 0	300	400	600	700	700	1. 9 6 0	1. 0 5 0	22. 0 0 0	0. 4 2 0		6 1. 3 0 0	C 1 - B 3 0 0 適用可	
U 2 - B 3 0 0 - H 5 0 0	300	500	600	700	800	2. 2 6 0	1. 0 5 0	26. 0 0 0	0. 4 2 0		6 1. 3 0 0		
U 2 - B 3 0 0 - H 6 0 0	300	600	600	700	900	2. 5 6 0	1. 0 5 0	30. 0 0 0	0. 4 2 0		6 1. 3 0 0		
U 2 - B 4 0 0 - H 4 0 0	400	400	700	800	700	2. 1 1 0	1. 2 0 0	22. 0 0 0	0. 5 2 0		6 9. 2 6 0	C 1 - B 4 0 0 適用可	
U 2 - B 4 0 0 - H 5 0 0	400	500	700	800	800	2. 4 1 0	1. 2 0 0	26. 0 0 0	0. 5 2 0		6 9. 2 6 0		
U 2 - B 4 0 0 - H 6 0 0	400	600	700	800	900	2. 7 1 0	1. 2 0 0	30. 0 0 0	0. 5 2 0		6 9. 2 6 0		
U 2 - B 5 0 0 - H 5 0 0	500	500	800	900	800	2. 5 6 0	1. 3 5 0	26. 0 0 0	0. 6 2 0		7 7. 2 2 0	C 1 - B 5 0 0 適用可	
U 2 - B 5 0 0 - H 6 0 0	500	600	800	900	900	2. 8 6 0	1. 3 5 0	30. 0 0 0	0. 6 2 0		7 7. 2 2 0		
U 2 - B 5 0 0 - H 7 0 0	500	700	800	900	1000	3. 1 6 0	1. 3 5 0	34. 0 0 0	0. 6 2 0		7 7. 2 2 0		
U 2 - B 6 0 0 - H 6 0 0	600	600	900	1000	900	3. 0 1 0	1. 5 0 0	30. 0 0 0	0. 7 2 0		8 5. 1 8 0	C 1 - B 6 0 0 適用可	
U 2 - B 6 0 0 - H 7 0 0	600	700	900	1000	1000	3. 3 1 0	1. 5 0 0	34. 0 0 0	0. 7 2 0		8 5. 1 8 0		
U 2 - B 7 0 0 - H 7 0 0	700	700	1000	1100	1000	3. 4 6 0	1. 6 5 0	34. 0 0 0	0. 8 2 0		9 3. 1 4 0	C 1 - B 7 0 0 適用可	

図面名	場所打ちU型側こう (U2型)		
縮 尺	NON	作成年月	H11.3.31

歩車道境界ブロック



歩車道境界ブロック（J I S）寸法表

歩車道境界ブロック	寸 法 表 (単位mm)				1 個当たり 重量 (k g)	摘 要
	a	b	h	L		
A 種	150	170	200	600	45	J I S A 5307
B 種	180	205	250	600	68	
C 種	180	210	300	600	82	

歩車道境界ブロック（両面R）寸法表

歩車道境界ブロック	寸 法 表 (単位mm)				コンクリート 体積 (m³)	1 個当たり 重量 (k g)	摘 要
	a	b	h	L			
A 種	150	190	200	600	0.0204	48	
B 種	180	230	250	600	0.0308	72	
C 種	180	240	300	600	0.0378	89	

図面名	歩車道境界ブロック		
縮 尺	NON	作成年月	H11.3.31