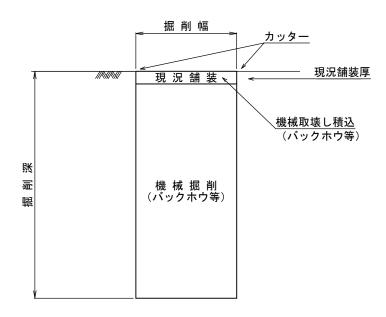
大垣市公共下水道事業

下水道施設標準構造図集

大垣市水道部下水道課

(国道、歩道、アスファルト舗装)

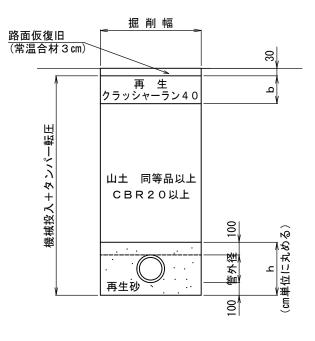
掘削標準断面図



砕石埋戻厚

採用	種別	b
	— 般 部	110 mm
	乗入(A型)	270 mm
	乗入(B型)	320 mm
	乗入(C・D型)	420 mm

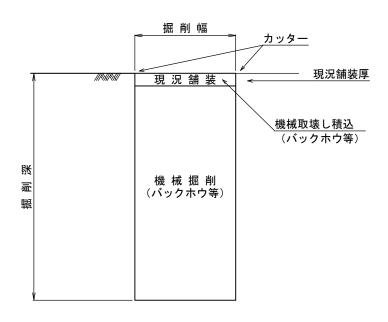
埋戻標準断面図



- · H P の場合、砂の土被りは O とする
 - ・埋戻土の転圧を充分行うこと。
 - ・1日作業区間毎に仮復旧を行うこと。

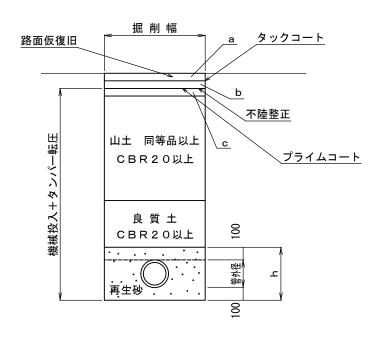
(県道, 車道, アスファルト舗装 t = 10, 15)

掘削標準断面図



採用	仮復旧厚	a	b	С
	t = 1 0 cm	密粒30%再生	粗粒30%再生	R C 4 0
	t — I U GIII	50	50	160
	1 — 1 F cm	密粒30%再生	安定処理	R C 4 0
	t = 1 5 cm	50	100	160

埋戻標準断面図

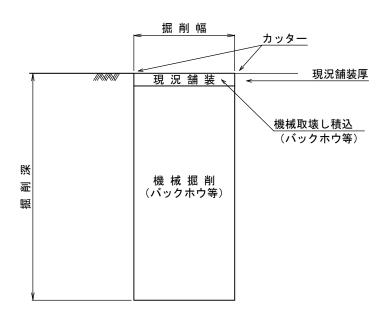


・HPの場合、砂の土被りはOとする

- ・埋戻土の転圧を充分行うこと。
- ・1日作業区間毎に仮復旧を行うことを原則とする。

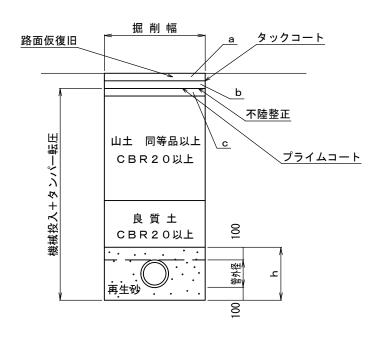
(県道, 車道切削, アスファルト舗装 t = 10, 15)

掘削標準断面図



採用	仮復旧厚	a	b	C
	4 — 1 O om	粗粒30%再生	安定処理	R C 4 0
	t = 1 0 cm	50	50	160
	1 — 1 E om	粗粒30%再生	安定処理	R C 4 0
	t = 15cm	50	100	160

埋戻標準断面図

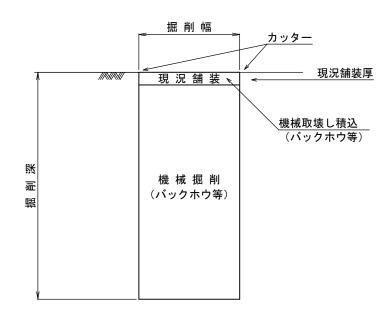


・HPの場合、砂の土被りはOとする

- ・埋戻土の転圧を充分行うこと。
- ・1日作業区間毎に仮復旧を行うことを原則とする。

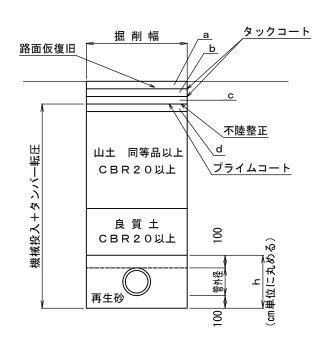
(県道, 車道, アスファルト舗装 t=18, 20)

掘削標準断面図



採	用	仮復旧厚	а	b	С	d
		1 — 1 0 am	密粒30%再生	粗粒30%再生	安定処理	R C 4 0
		t = 1 8 cm	50	50	80	150
		1 — 0 O om	密粒30%再生	粗粒30%再生	安定処理	R C 4 0
		t = 20cm	50	50	100	200

埋戻標準断面図

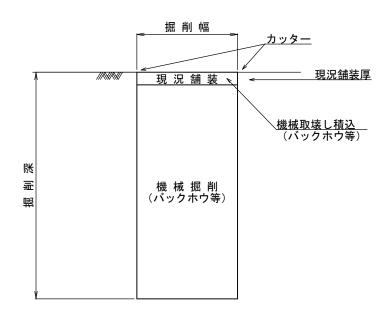


・HPの場合、砂の土被りはOとする

- ・埋戻土の転圧を充分行うこと。
- ・1日作業区間毎に仮復旧を行うことを原則とする。

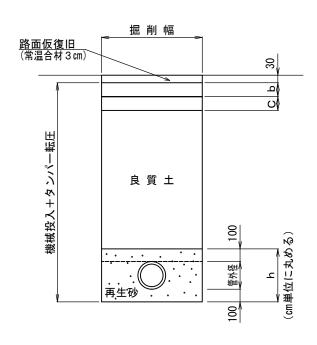
(県道,歩道,アスファルト舗装)

掘削標準断面図



種別	舗装厚	b	С
ģΩ. † 7	t — 2 am	RC30	_
一般部	t = 3 cm	100	_
乗入部	1 — 1 am	RC30	_
米八印	t = 4 cm	160	
乗入部	1 — E om	M30	RC30
米八叩	t = 5 cm	120	100

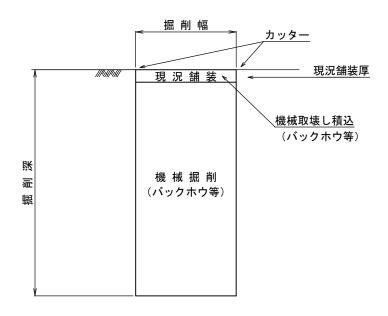
埋戻標準断面図

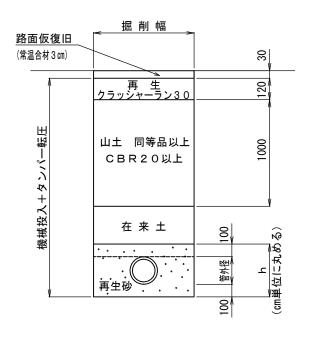


- ・HPの場合、砂の土被りはOとする
- ・埋戻土の転圧を充分行うこと。
- ・1日作業区間毎に仮復旧を行うことを原則とする。

(市道, 車道, アスファルト舗装 t=5)

掘削標準断面図

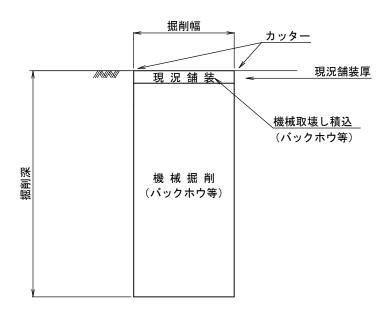




- ・HPの場合、砂の土被りはOとする
 - ・埋戻土の転圧を充分行うこと。
 - ・1日作業区間毎に仮復旧を行うこと。

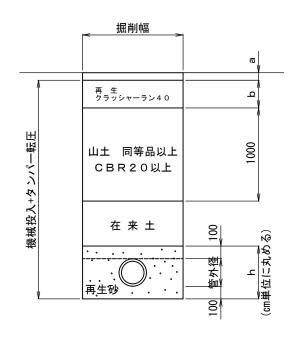
(市道, 車道, アスファルト舗装 t = 10)

掘削標準断面図



採用		
仮復旧種別	常温合材	密粒30%再生
1次1复旧性別	a=30	a=50
仮復旧砕石厚	b=230	b=210

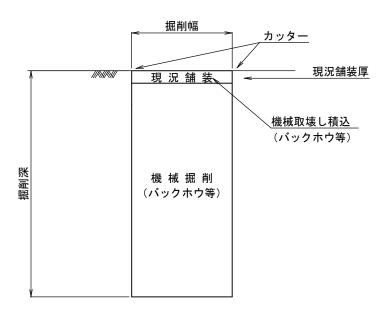
埋戻標準断面図



- ・HPの場合、砂の土被りは0とする
 - ・埋戻土の転圧を充分行うこと。
 - ・1日作業区間毎に仮復旧を行うこと。

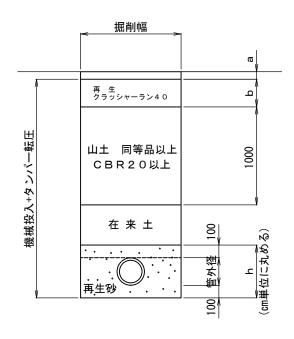
(市道, 車道, アスファルト舗装 t = 15)

掘削標準断面図



採用		
仮復旧種別	常温合材	密粒30%再生
1次1及1口性別	a=30	a=50
仮復旧砕石厚	b=280	b=260

埋戻標準断面図



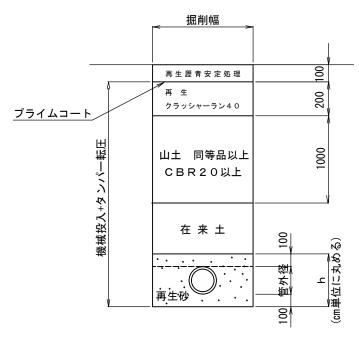
- ・HPの場合、砂の土被りはOとする
 - ・埋戻土の転圧を充分行うこと。
 - ・1日作業区間毎に仮復旧を行うこと。

| 図名 | 土工標準図 | 整理 | 1 | 0 | 1 | 0 | 8 |

(市道, 車道切削, アスファルト舗装 t = 10)

掘削標準断面図

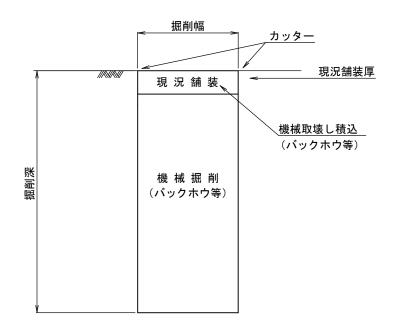
掘削幅 カッター 現況舗装厚 現 況 舗 装 現況舗装厚 機械取壊し積込 (バックホウ等) 機械 掘 削 (バックホウ等)



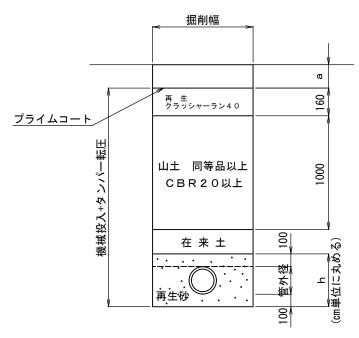
- ・HPの場合、砂の土被りはOとする
 - ・埋戻土の転圧を充分行うこと。
 - ・1日作業区間毎に仮復旧を行うこと。

(市道, 車道切削, アスファルト舗装 t = 15)

掘削標準断面図



埋戻標準断面図

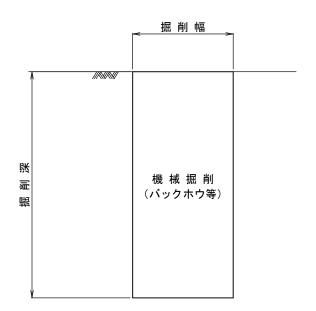


- ・HPの場合、砂の土被りはOとする
 - ・埋戻土の転圧を充分行うこと。
 - ・1日作業区間毎に仮復旧を行うこと。

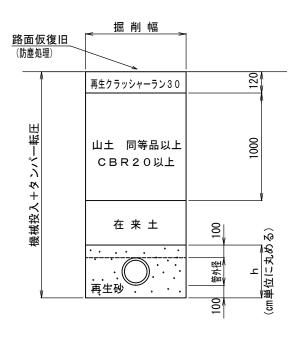
図名 土工標準図 整理 1 0 1 1 0 番号 1 0 1 1 0

(市道, 車道, 防塵処理)

掘削標準断面図



埋戻標準断面図



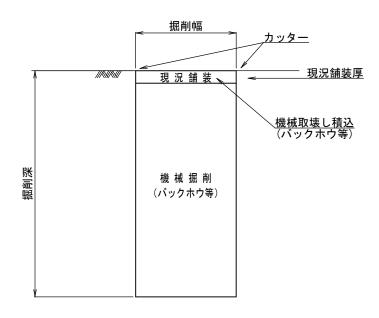
・HPの場合、砂の土被りはOとする

- ・埋戻土の転圧を充分行うこと。
- ・1日作業区間毎に仮復旧を行うこと。

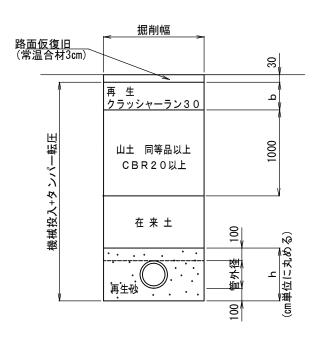
図名	土工標準図	整理 番号	1	0	1	1	1	
----	-------	----------	---	---	---	---	---	--

(市道, 歩道, アスファルト舗装 t = 3, 4)

掘削標準断面図



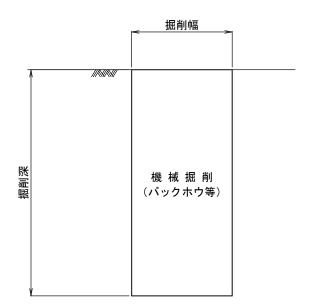
区		分	b	備	考
	ńπ.	÷π	再生砕石		
_	般	部	厚100mm		
#	1	÷π	再生砕石		
乗	٨	部	厚110mm		



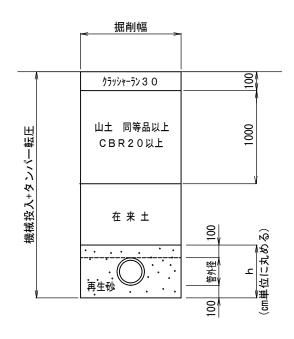
- ・HPの場合、砂の土被りはOとする
 - ・埋戻土の転圧を充分行うこと。
 - ・1日作業区間毎に仮復旧を行うこと。

(市道,未舗装)

掘削標準断面図



埋戻標準断面図

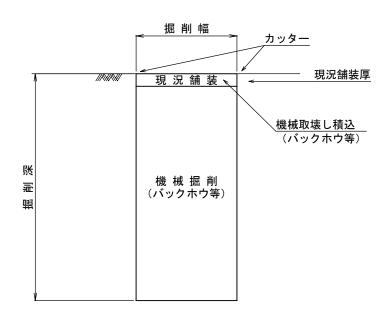


・HPの場合、砂の土被りはOとする

・埋戻土の転圧を充分行うこと。

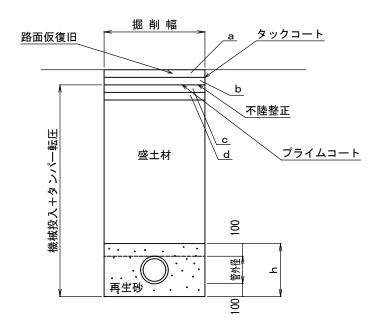
(国道, 側道, アスファルト舗装 t = 15)

掘削標準断面図



採用	仮復旧厚	а	b	C	d
	4 — 1 E om	密粒30%再生	粗粒30%再生	M-4 0	C-40
	t = 15cm	50	100	100	100

埋戻標準断面図

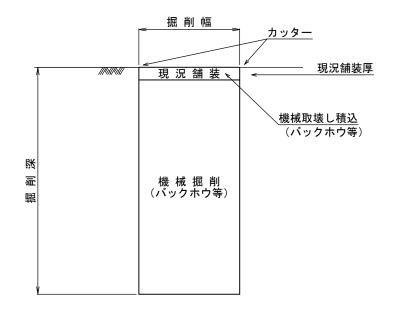


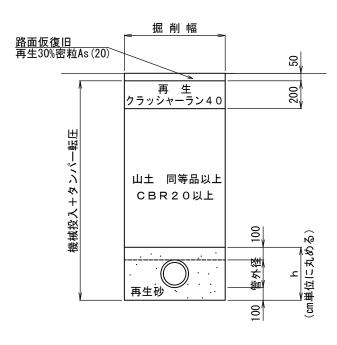
・HPの場合、砂の土被りは0とする

- ・埋戻土の転圧を充分行うこと。
- ・1日作業区間毎に仮復旧を行うことを原則とする。

(国道、側道部、アスファルト舗装)

掘削標準断面図

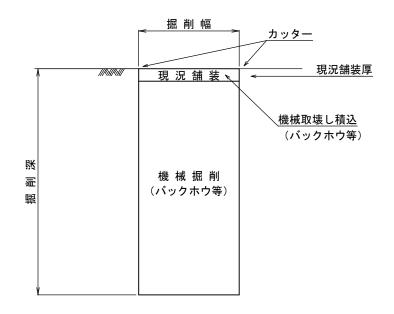


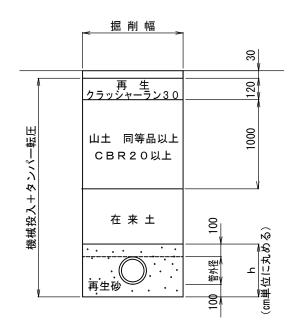


- · H P の場合、砂の土被りは O とする
 - ・埋戻土の転圧を充分行うこと。
 - ・1日作業区間毎に仮復旧を行うこと。

(市道, 車道, アスファルト舗装 t = 4)

掘削標準断面図



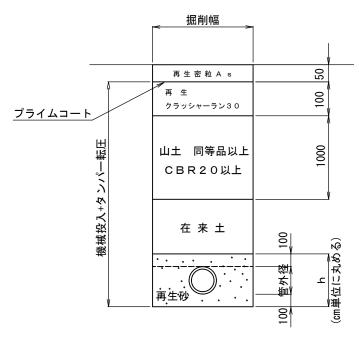


- ・HPの場合、砂の土被りはOとする
 - ・埋戻土の転圧を充分行うこと。
 - ・1日作業区間毎に仮復旧を行うこと。

(市道, 車道切削, アスファルト舗装 t=5)

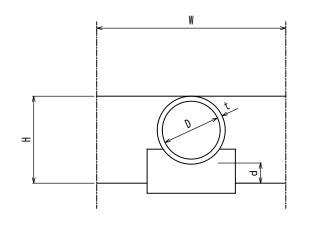
掘削標準断面図

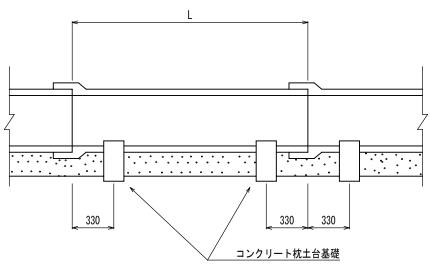
振削幅 カッター 現況舗装厚 現況舗装厚 機械取壊し積込 (バックホウ等) 機械 掘 削 (バックホウ等)



- ・HPの場合、砂の土被りはOとする
 - ・埋戻土の転圧を充分行うこと。
 - ・1日作業区間毎に仮復旧を行うこと。

枕土台基礎

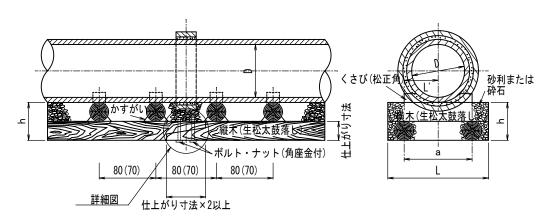




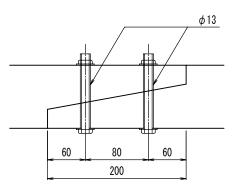
図名

	D	t	管 外 径	L	d	Н	管控除(A)	土台控除(B)	控除量 (A + 2B)
200	200	27	254	2000		0. 35	0. 051	0.007	0. 058
250	250	28	306	2000	100	0.41	0. 074	0.007	0. 081
300	300	30	360	2000	100	0.46	0. 102	0.007	0. 109
350	350	32	414	2000		0. 51	0. 135	0.009	0. 144
400	400	35	470	2430		0. 62	0. 173	0.013	0. 184
450	450	38	526	2430	150	0. 68	0. 217	0.016	0. 230
500	500	42	584	2430	150	0. 73	0. 268	0. 023	0. 287
600	600	50	700	2430		0. 85	0. 385	0. 033	0. 412
700	700	58	816	2430		1. 02	0. 523	0. 050	0. 564
800	800	66	932	2430	200	1.13	0. 682	0.067	0. 737
900	900	75	1050	2430		1. 20	0. 866		

はしご胴木基礎



① 詳細図



()内数値は長さ2,000mm管

はしご胴木基礎材料表

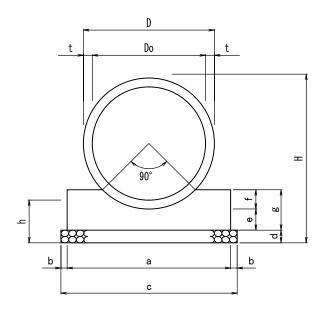
(1m当り)

種目 内径 (mm)	生松太鼓落し (横木材)	生松太鼓落し (縦木材)	松正割(角)
250~350	長さ 末口 仕上げ	長さ 末口 仕上げ	長さ 末口 仕上げ
	m cm cm	m cm cm	m cm cm
	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
4 0 0	1. 8×12. 0×9. 0	4. 0 × 1 2. 0 × 9. 0	4. 0×6. 0×6. 0
	0. 0080m ³	0. 0 3 0 4 m ³	0. 0012m ³
450~600	1. 8×12. 0×9. 0	4. 0 × 1 2. 0 × 9. 0	4. 0×6. 0×6. 0
	0. 0107 m ³	0. 0 3 0 4 m ³	0. 0016m ³
700~1,000	1. 8×15. 0×12. 0	4. 0×15. 0×12. 0	4. 0×7. 5×7. 5
	0. 0253m ³	0. 0479m³	0. 0040m ³

はしご胴木基礎寸法表

内 径 (D) (mm)	縦木間隔(a) (mm)	基礎幅(L) (mm)	基礎厚(h) (mm)	くさび長さ(L') (mm)
200~350	300	4 5 0	165	150
4 0 0	300	4 5 0	180	150
450~650	400	600	180	200
700~1,000	600	900	2 4 0	300

90°コンクリート



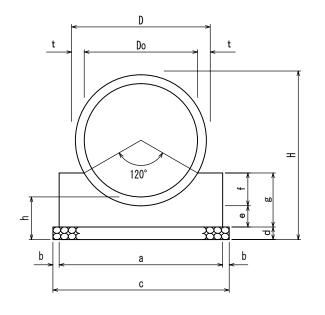
寸 法 及 材 料 表

				名	予 部	寸 法				単位	立 mm	材料表	10m当り
Do	t	D	a	b	С	d	е	f	g	h	Н	コンクリート 18-8-40	砕 石 RC-40
200	27	254	450		650			37	137	277	504	0.57 m ³	0.98 m ³
250	28	306	450		650		100	45	145	278	556	0. 59	0. 98
300	30	360	500		700		100	53	153	280	610	0. 67	1. 05
350	32	414	550		750			61	161	282	664	0. 76	1. 13
400	35	470	550		750			69	219	335	770	1. 05	1. 13
450	38	526	600	100	800	150	150	77	227	338	826	1.16	1. 20
500	42	584	650		850		100	86	236	342	884	1. 29	1. 28
600	50	700	750		950			103	253	350	1000	1.55	1. 43
700	58	816	850		1050			120	320	408	1166	2. 24	1. 58
800	66	932	950		1150		200	136	336	416	1282	2. 57	1. 73
900	75	1050	1050		1250			154	354	425	1400	2. 93	1.88

図名

<u>ヒューム管布設標準図</u>

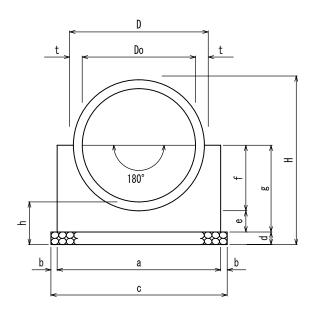
<u>120°コンクリート</u>



寸 法 及 材 料 表

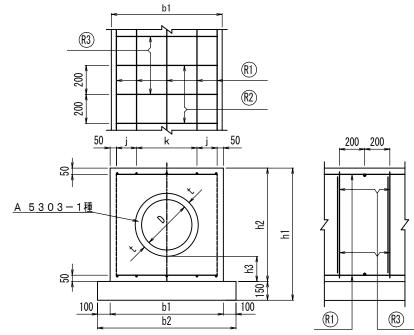
	各部寸法									単位	mm	材料表 1	0 m当り
Do	t	D	а	b	С	d	е	f	g	h	Н	コンクリート 18-8-40	砕 石 RC-40
200	27	254	450		650			64	164	277	504	0.64 m ³	0.98 m ³
250	28	306	500		700		100	77	177	278	556	0. 73	1. 05
300	30	360	550		750		100	90	190	280	610	0.84	1. 13
350	32	414	600		800			104	204	282	664	0.94	1. 20
400	35	470	650		850			118	268	335	770	1.39	1. 28
450	38	526	700	100	900	150	150	132	282	338	826	1. 53	1. 35
500	42	584	750		950		150	146	296	342	884	1. 68	1. 43
600	50	700	850		1050			175	325	350	1000	1. 98	1. 58
700	58	816	950		1150			204	404	408	1166	2.77	1. 73
800	66	932	1100		1300		200	233	433	416	1282	3. 37	1. 95
900	75	1050	1250		1450			263	463	425	1400	4. 00	2. 18

180°コンクリート



寸 法 及 材 料 表

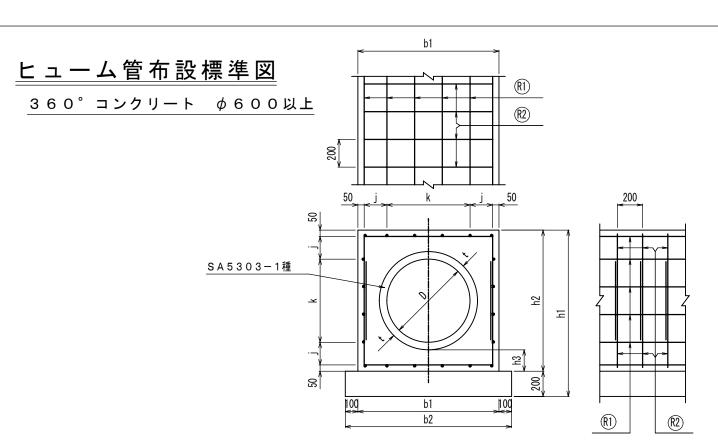
	各 部 寸 法 単位 『											材料表 1	0 m当り
Do	t	D	а	b	С	d	е	f	g	h	Н	コンクリート 18-8-40	砕 石 RC-40
200	27	254	500		700			127	227	277	504	0.88 m ³	1.05 m ³
250	28	306	550		750		100	153	253	278	556	1. 01	1. 13
300	30	360	600		800		100	180	280	280	610	1.16	1. 20
350	32	414	650		850			207	307	282	664	1. 31	1. 28
400	35	470	700		900			235	385	335	770	1.81	1. 35
450	38	526	750	100	950	150	150	263	413	338	826	1. 99	1. 43
500	42	584	800		1000		150	292	442	342	884	2. 17	1. 50
600	50	700	900		1100			350	500	350	1000	2. 53	1. 65
700	58	816	1050		1250			408	608	408	1166	3. 70	1. 88
800	66	932	1200		1400		200	466	666	416	1282	4. 49	2. 10
900	75	1050	1350		1550			525	725	425	1400	5. 32	2. 33



記号				4	法		表		単位 (mm)	ħ	オ 料 表	•	m当たり)
	D	t	b1	b2	h1	h2	h3	j	K	コンクリート (m³)	基礎材 (m ³)	型わく(m²)	コンクリート管本数
P3-D200	200	27	460	660	610	460	100		360 (=2 × 180)	1. 609	0. 990	9. 200	5. 0
P3-D250	250	28	520	720	670	520	100		420 (=2 × 210)	1. 969	1. 080	10. 400	5. 0
P3-D300	300	30	560	760	710	560	100	_	460 (=2 × 230)	2. 118	1. 140	11. 200	5. 0
P3-D350	350	32	620	820	770	620	100	160	200	2. 498	1. 230	12. 400	5. 0
P3-D400	400	35	780	980	930	780	150	140	400 (=2 × 200)	4. 349	1. 470	15. 600	4. 1
P3-D450	450	38	840	1040	990	840	150	170	400 (=2 × 200)	4. 883	1. 560	16. 800	4. 1
P3-D500	500	42	900	1100	1050	900	150	_	800 (=4 × 200)	5. 421	1. 650	18. 000	4. 1

 記 号		计方向鉄筋		当たり)	横方向鉄筋 (R2) (1m当たり)				横方向鉄筋 (1m当たり)						
	鉄筋径	本 数	単位重量(kg/m)	重 量 (kg)	鉄筋径	本 数	1本当たり長さ (mm)	単位重量(kg/m)	重 量 (kg)	鉄筋径	本 数	1本当たり長さ(mm)	単位重量(kg/m)	重 量 (kg)	形状
P3-D200	D13	6	0. 995	5. 970	D13	5	360	0. 995	1. 791	D13	5	1240	0. 995	6. 169	
P3-D250	D13	6	0. 995	5. 970	D13	5	420	0. 995	2. 090	D13	5	1360	0. 995	6. 766	
P3-D300	D13	6	0. 995	5. 970	D13	5	460	0. 995	2. 289	D13	5	1440	0. 995	7. 164	
P3-D350	D13	8	0. 995	7. 960	D13	5	520	0. 995	2. 587	D13	5	1560	0. 995	7. 761	
P3-D400	D13	10	0. 995	9. 950	D13	5	680	0. 995	3. 383	D13	5	1880	0. 995	9. 353	
P3-D450	D13	10	0. 995	9. 950	D13	5	740	0. 995	3. 682	D13	5	2000	0. 995	9. 950	
P3-D500	D16	10	1. 560	15. 600	D13	5	800	0. 995	3. 980	D13	5	2120	0. 995	10. 547	

図名 ヒューム管敷設標準図

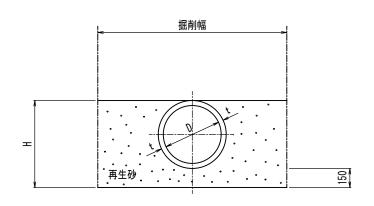


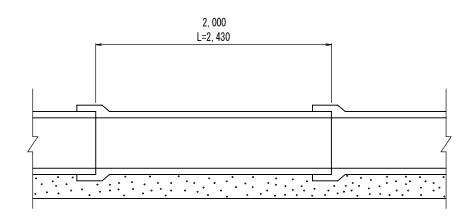
記	무				7		法	表		単位 (mm)	材	料 表	(1	0m当たり)
au.	5	D	t	b1	b2	h1	h2	h3	j	K	コンクリート (m³)	基礎材(m³)	型わく(m²)	コンクリート管本数
P4-D600		600	50	1000	1200	1200	1000	150	150	600 (=3 × 200)	6. 152	2. 400	20.000	4.1
P4-D700		700	58	1220	1420	1420	1220	200	160	800 (=4 × 200)	9. 654	2. 840	24. 400	4.1
P4-D800		800	66	1340	1540	1540	1340	200	120	1000 (=5 × 200)	11. 134	3. 080	26. 800	4.1
P4-D900		900	75	1460	1660	1660	1460	200	180	1000 (=5 × 200)	12. 657	3. 320	29. 200	4.1
P4-D1000		1000	82	1580	1780	1780	1580	200	140	1200 (=6 × 200)	14. 323	3. 560	31. 600	4. 1

記	号	縦	打向鉄筋	R1) (1m当	たり)	横方向鉄筋 (R3) (1 m当たり)						
aC	ל	鉄筋径	本 数	単位重量(kg/m)	重 量 (kg)	鉄筋径	本 数	1本当たり長さ(mm)	単位重量(kg/m)	重 量 (kg)	形状	
P4-D600		D13	20	0. 995	19. 900	D13	10	2320	0. 995	23. 084		
P4-D700		D13	24	0. 995	23. 880	D13	10	2760	0. 995	27. 462		
P4-D800		D16	28	1. 560	43. 680	D13	10	3000	0. 995	29. 850		
P4-D900		D16	28	1. 560	43. 680	D13	10	3240	0. 995	32. 238		
P4-D1000		D16	32	1. 560	49. 920	D13	10	3480	0. 995	34. 626		

<u>ヒューム</u>管布設標準図

砂 基 礎

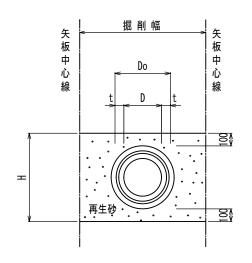


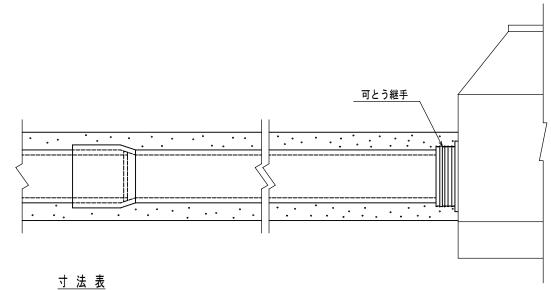


D mm	T mm	H m
300	30	0. 510
350	32	0. 564
400	35	0. 620
450	38	0. 676
500	42	0. 734
600	50	0. 850

硬質塩化ビニル管布設図 (VU)

砂基礎

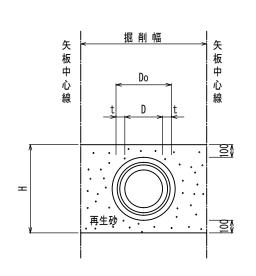


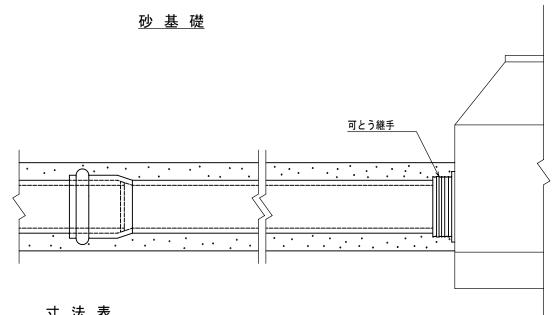


管 径	D mm	D o mm	t mm	H	管控除(A) m ³ /m	備考
150	154	165	5. 5	0.37	0. 021	
200	202	216	7	0. 42	0. 037	
250	251	267	8	0. 47	0. 056	
300	300	318	9	0. 52	0. 079	

- ※可とう継手は次の4項目を満たすものとする。
- (1) 外水圧で0.1MPa(1kgf/cm2)に対し止水性を有すること。
- (2) 内水圧で0.05MPa(0.5kgf/cm2)に対し止水性を有すること。
- (3) 屈曲角度10°において、外水圧で0.1MPa(1kgf/cm2)に対し止水性を有すること。
- (4) 施工が容易であること。

硬質塩化ビニル管布設図(VU)





ゴム輪受口片受け直管

寸 法 表

管 径	D mm	D o mm	t mm	H	管控除(A) m ³ /m	備考
150	154	165	5. 5	0. 37	0. 021	
200	202	216	7	0. 42	0. 037	
250	251	267	8	0. 47	0. 056	
300	300	318	9	0. 52	0. 079	

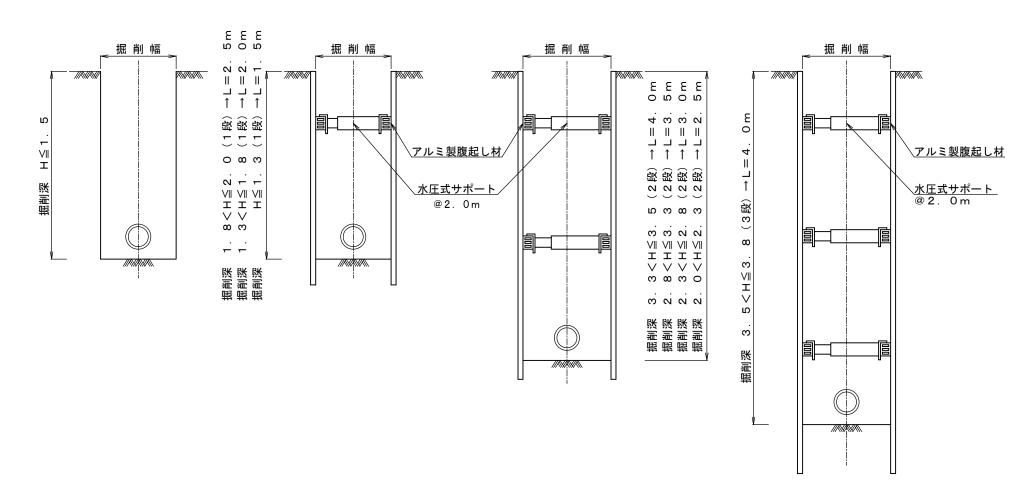
- ※可とう継手は次の4項目を満たすものとする。
- (1) 外水圧で0.1MPa(1kgf/cm2)に対し止水性を有すること。
- (2) 内水圧で0.05MP a (0.5kgf/cm2)に対し止水性を有すること。
- (3) 屈曲角度10°において、外水圧で0.1MPa(1kgf/cm2)に対し止水性を有すること。
- (4) 施工が容易であること。

土 留 工

(参考図)

素 掘 り

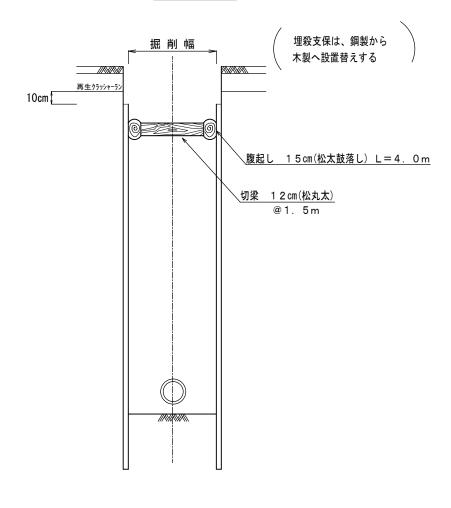
<u>軽量鋼矢板</u> L=1.5m, 2.0m, 2.5m (建込) <u>軽量鋼矢板</u> L=2. 5m, 3. 0m, 3. 5m, 4. 0m (建込) 軽量鋼矢板 L=4.0m (建込)



土 留 工

(残 置)

<u>軽量鋼矢板</u>



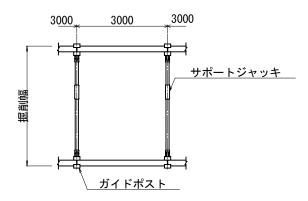
土留工

図名

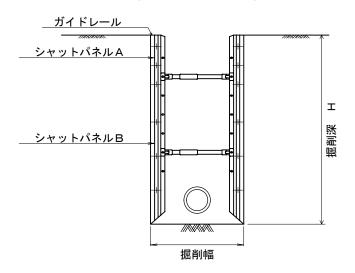
整理 1 0 4

生留工(参考図)

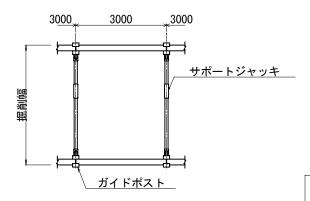
<u>平面図</u> (1.5m<H≦3.5m)



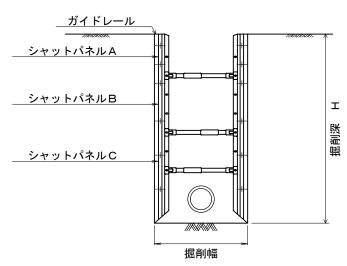
<u>断面図</u> (1.5m<H≦3.5m)



<u>平面図</u> (3.5m<H≦4.0m)



<u>断面図</u> (3.5m<H≦4.0m)



土留工の適用範囲 (建込み簡易土留)

平均掘削深 H(m)	n° 补長 (m)
1.50 < H ≦2.00	H=2. 00
2.00 < H ≦2.50	H=2. 50
2.50< H ≦3.00	H=3. 00
3.00 < H ≦3.50	H=3. 50
3.50 < H ≦4.00	H=4. 00

図名 土 留 工 (建込み簡易土留)

整理 1 0 4

1号人孔標準構造図

車道

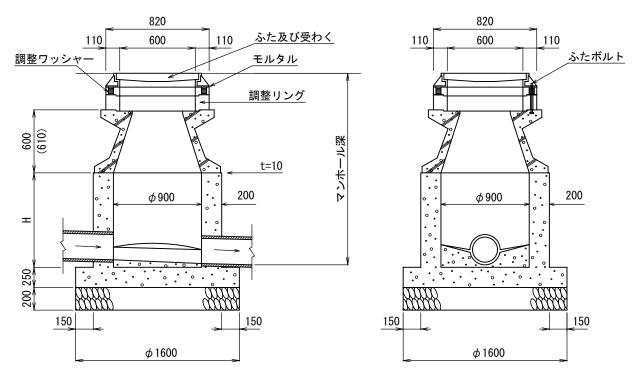
平 面

义

縦断面図 ()内数字

()内数字, 目地含む

横断面図

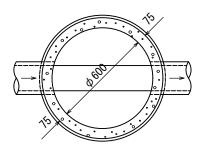


※ 構造計算上必要な場合は所要の配筋をすること。

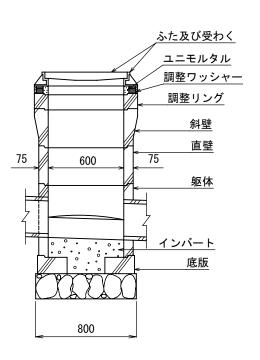
図名

組立丫号人孔標準構造図

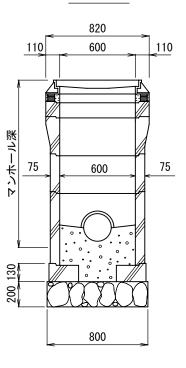
平 面 図



縦断面図



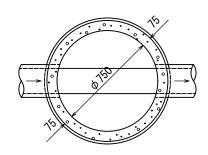
横断面図

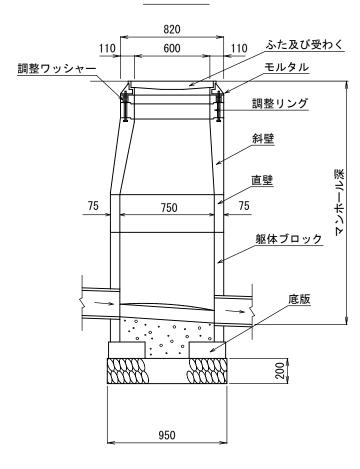


組立O号人孔標準構造図

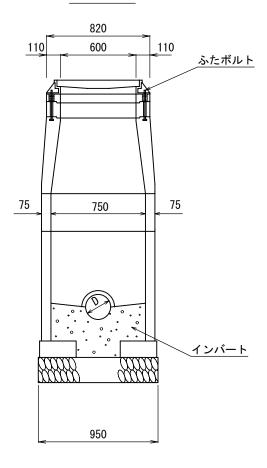
縦断面図

平面図





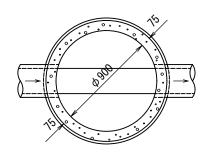
横断面図



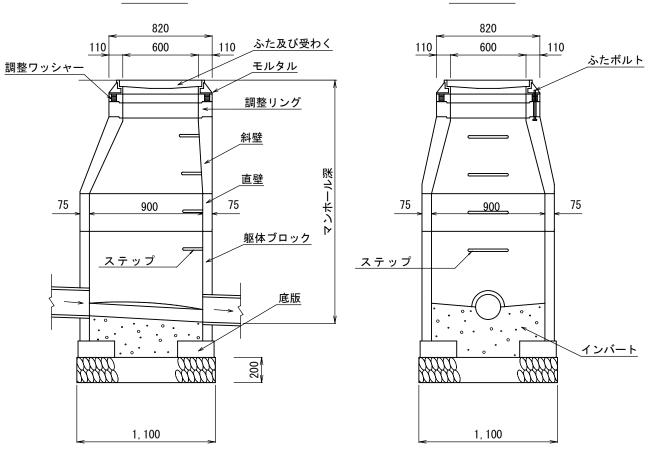
図名

組立1号人孔標準構造図

平面図



縦断面図



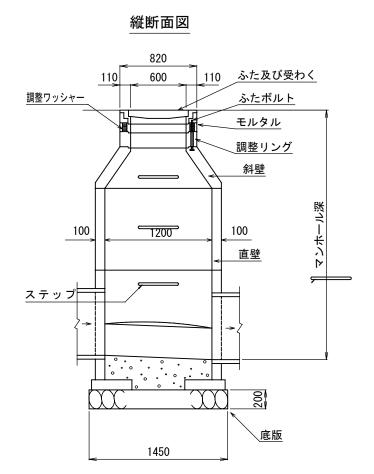
*人孔深が1.5m未満の場合はステップをつけない。

横断面図

組立2号人孔標準構造図

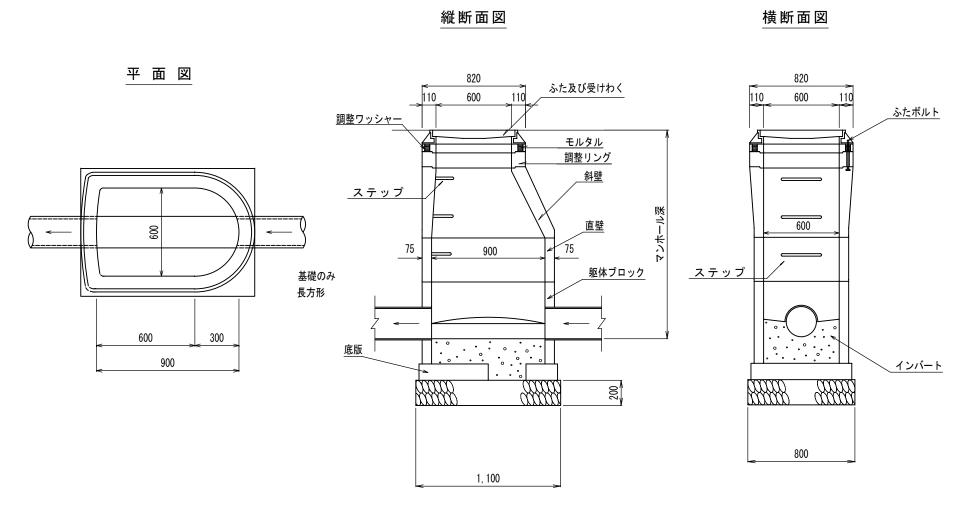
1450

横断面図 820 平面図 600 _110 100 1200 100 ステップ <u>インバート</u>



*人孔深が1.5m未満の場合はステップをつけない。

組立特殊1号マンホール標準構造図

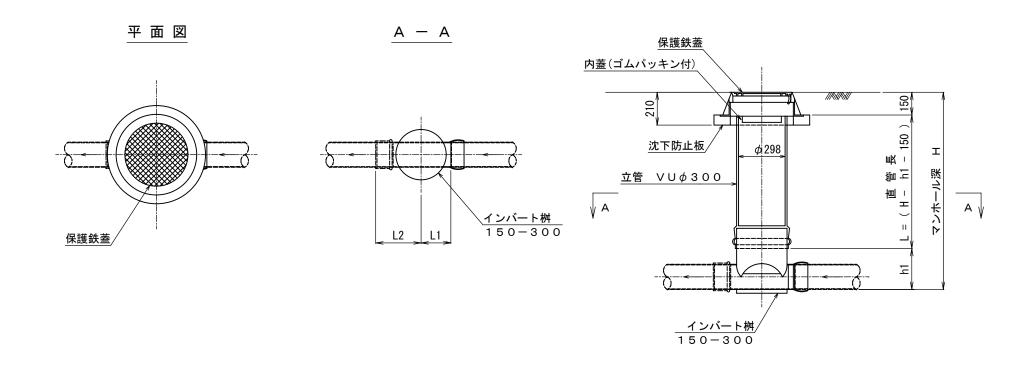


*人孔深が1.5m未満の場合はステップをつけない。

小口径塩ビマス

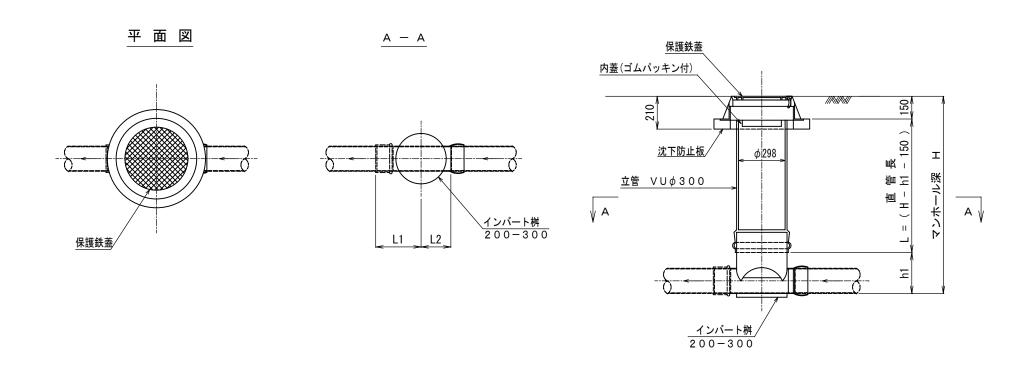
本管径 φ150

断面図



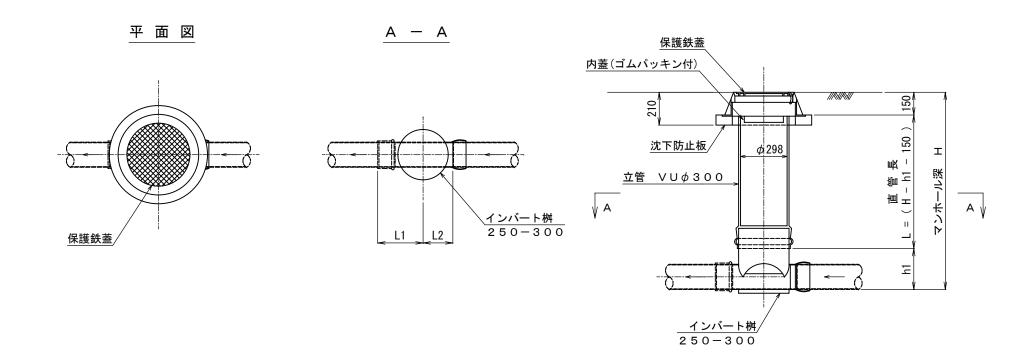
<u>小口径塩ビマス</u> 本管径 φ200

断面図

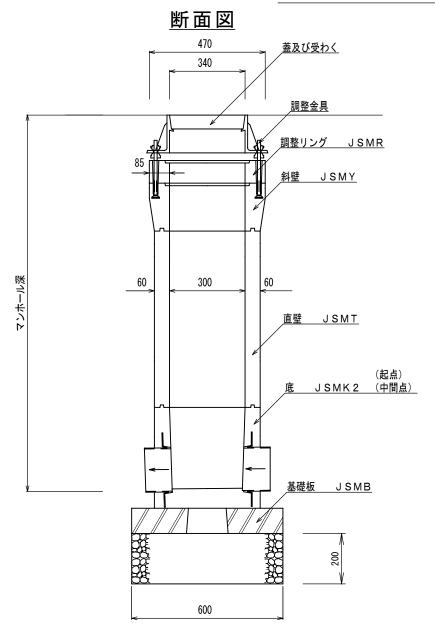


<u>小口径塩ビマス</u> 本管径 φ 2 5 0

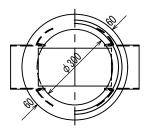
断面図



小口径コンクリートマス

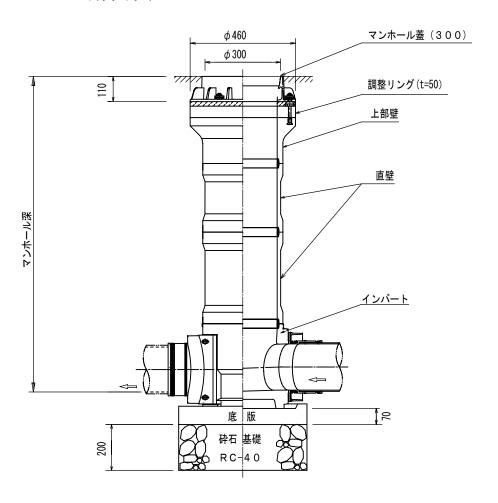


平面図

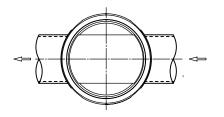


小口径レジンマス

断面図



平面図

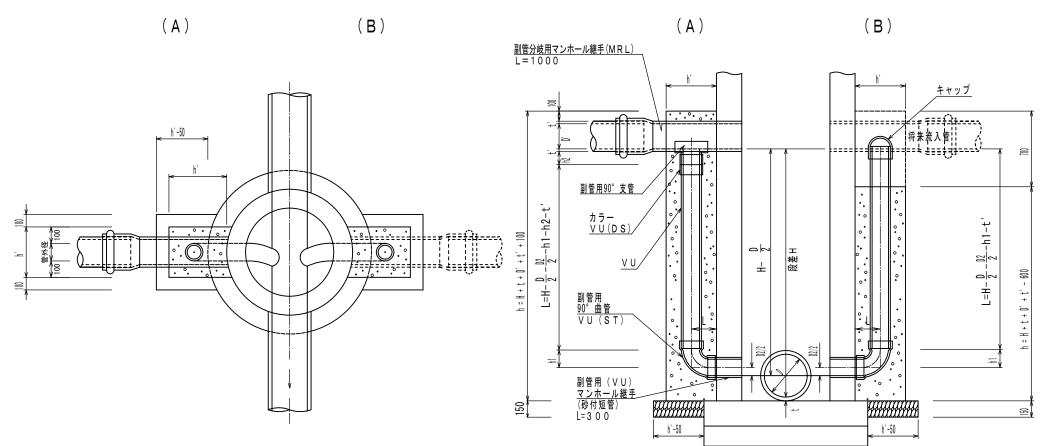


開削用副管工

現場打人孔用 (開削部)

A型:同時施工用

B型:将来用



呼び径 D 1	副管径 D2	h 1	h 2	副管用90°曲管	防護コンクリート h'
150	100	128	120	L = 178	178*2=356≒ 400
200	150	170	140	L = 250	250*2=500
250	200	196	160	L = 301	301*2=602≒600

※ h'は5cm単位とする。

図名 開削用副管工 整理 3 0 2 0 1

開削用副管工

組立人孔用 (開削部)

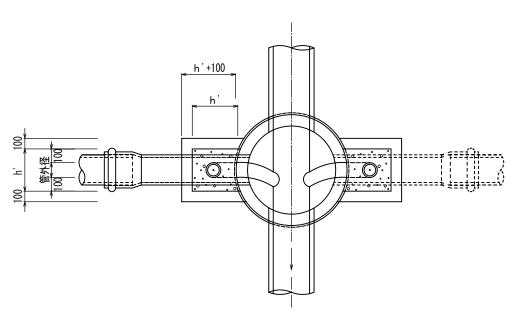
(D)

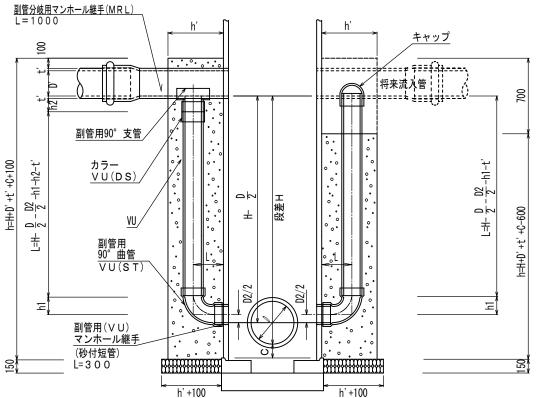
C型:同時施工用

D型:将来用

(C)

(C) (D)



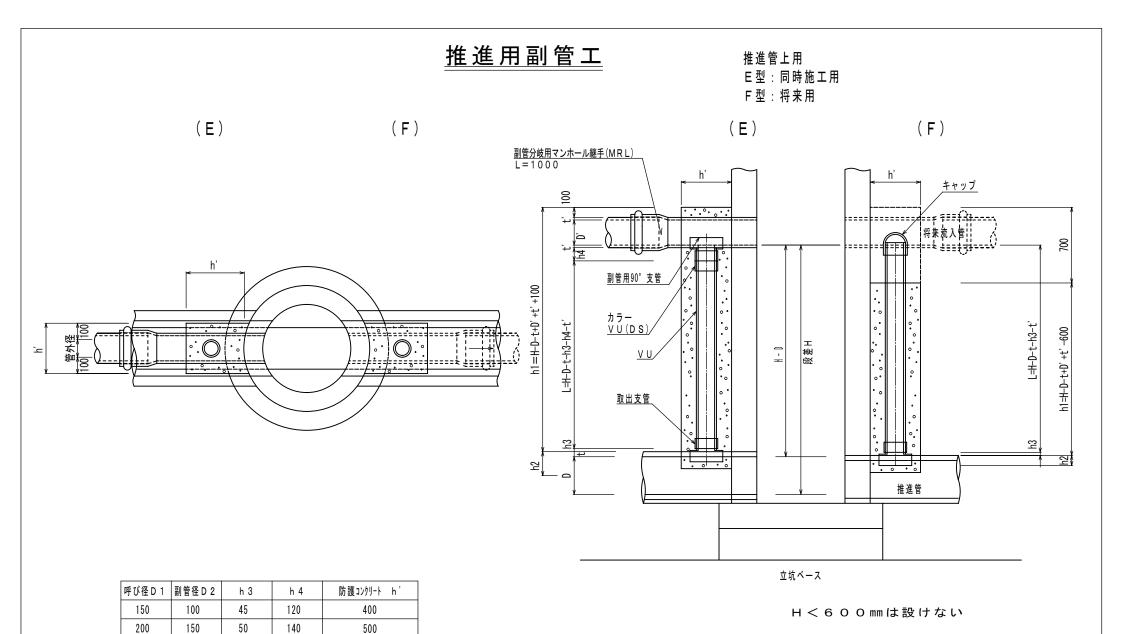


呼び径D1 副管径D2 副管用90°曲管 防護コンクリート h′ h 1 h 2 128 178*2=356 ≒ 400 120 150 100 L = 178200 150 170 140 L = 250250*2=500 250 200 196 160 L = 301301*2=602 ≒ 600

※ h'は5cm単位とする。

H < 6 0 0 mm は設けない

図名 開削用副管工 整理 3 0 2 0 2



160	600	
*	h'は5cm単位とす	る。

250

200

50

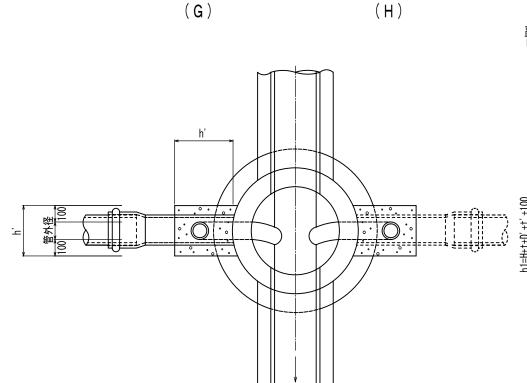
整理 番号 推進用副管工 図名

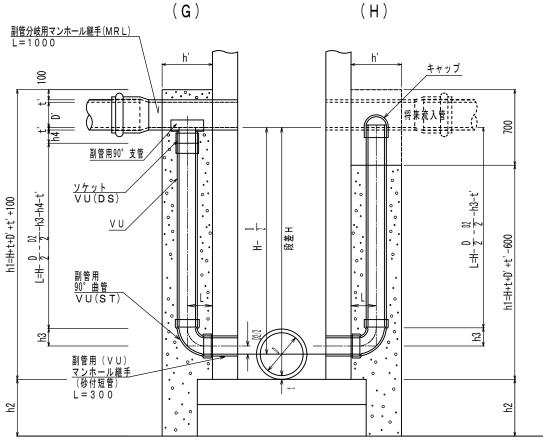
推進用副管工

現場打人孔用(立坑部)

G型:同時施工用

H型:将来用





立坑ベース

H < 6 0	Ommは設けない

呼び径D1	副管径 D 2	h 3	h 4	副管用90°曲管	防護コンクリート h'
150	100	128	120	L = 178	178*2=356≒400
200	150	170	140	L = 250	250*2=500
250	200	196	160	L = 301	301*2=602≒600

*	h'	は	5 cm	単	位	ځ	す	る	0
---	----	---	------	---	---	---	---	---	---

図名	推進用副管工	整理 番号	3	0	2	0	4
----	--------	----------	---	---	---	---	---

推進用副管工

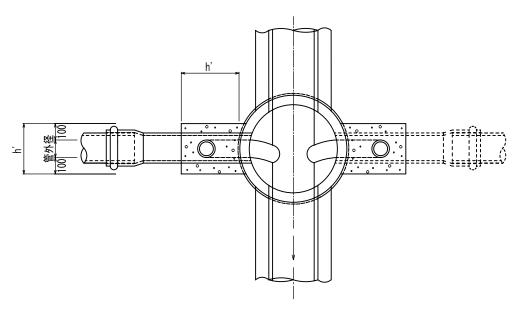
組立人孔用(立坑部)

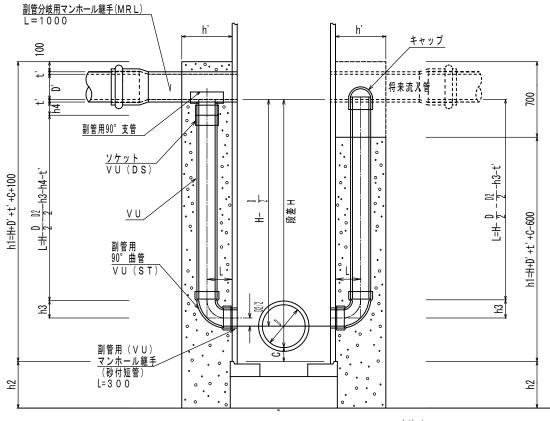
I型:同時施工用

J型:将来用

(I)(J) (I)

(J)





立坑ベース

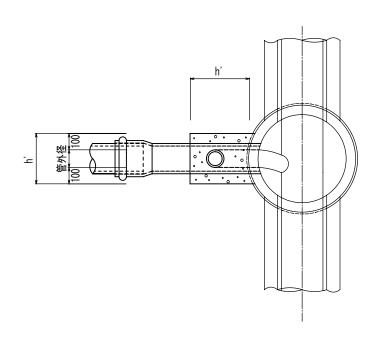
H < 6 O O mm は設けない

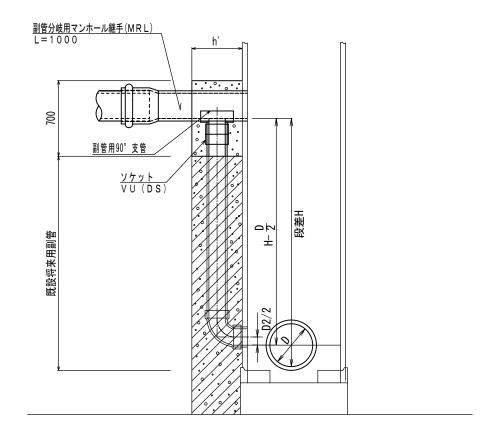
呼び径D1	副管径 D 2	h 3	h 4	副管用90°曲管	防護コンクリート h′
150	100	128	120	L = 178	178*2=356≒ 400
200	150	170	140	L = 250	250*2=500
250	200	196	160	∟ = 301	301*2=602≒600

※ h'は5cm単位とする。

	整理 番号	3	0	2	0	5
--	----------	---	---	---	---	---

副管取付工





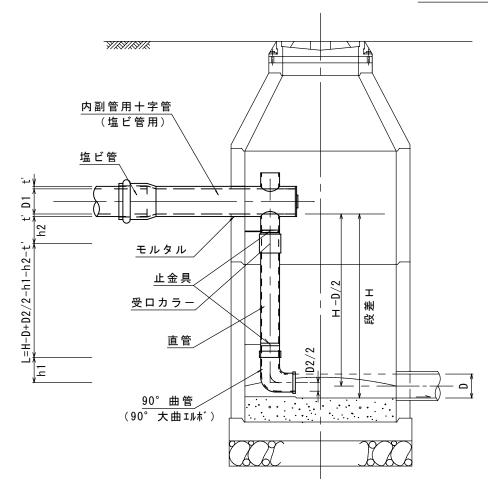
呼び径 D 1	副管径 D 2	防護コンクリート h '
150	100	400
200	150	500
250	200	600

※ h'は5cm単位とする。

図名	副管取付工	整理 番号	3	0	2	0	6
----	-------	----------	---	---	---	---	---

内 副 管 工

塩ビ管用内副管(十字管)

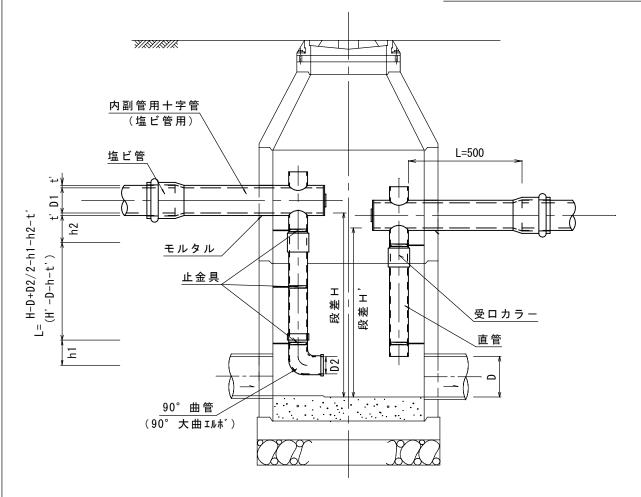


呼び径 D 1	副管径 D 2	h 1	h 2	副管用90°曲管
150	100	128	156	L = 178
200	150	170	185	L = 250
250	200	196	211	∟ = 301

H < 6 O O mm は設けない

内 副 管 工

塩ビ管用内副管 (十字管)

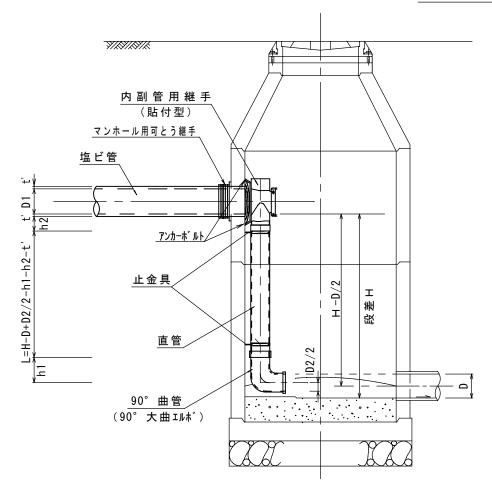


呼び径 D 1	副管径 D 2	h1	h2	副管用90°曲管
150	100	128	156	L=178
200	150	170	185	L=250
250	200	196	211	L=301

H < 6 0 0 mm は設けない

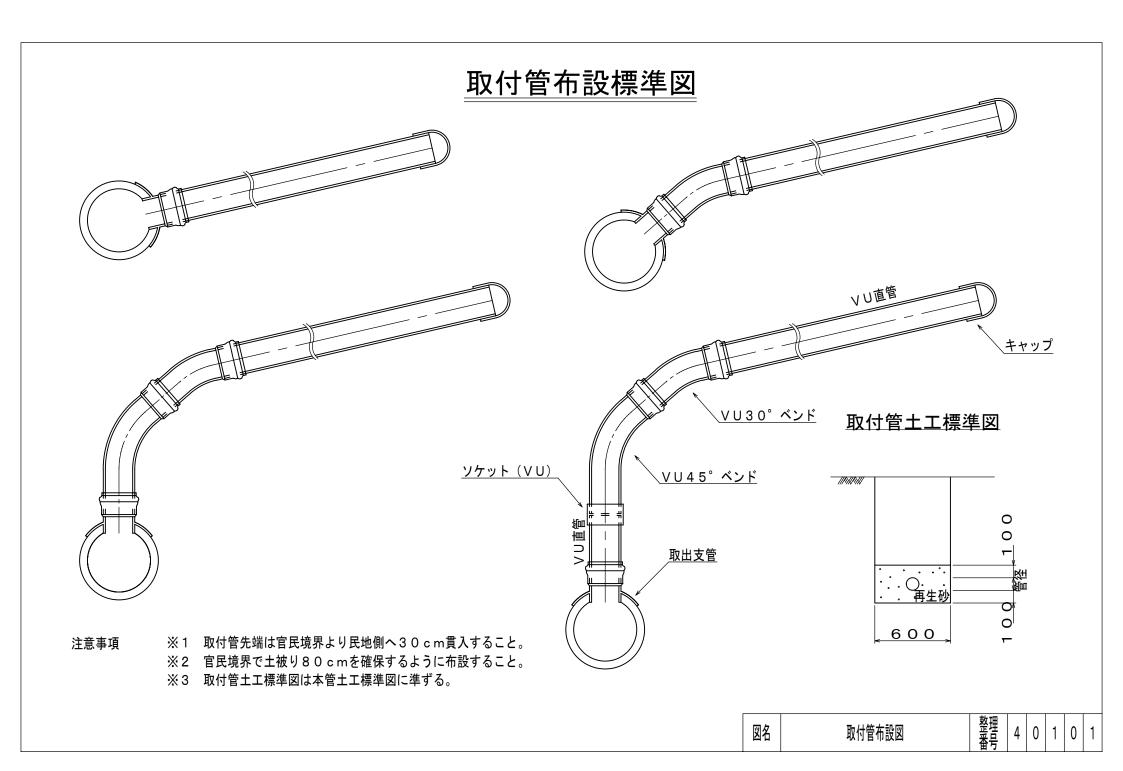
<u>内 副 管 エ</u>

塩ビ管用内副管(貼付型)



呼び径 D 1	副管径 D 2	h 1	h 2	副管用90°曲管	備考
100	100	128	148	L = 178	取付管
150	100	128	148	L = 250	
200	150	170	192	L = 301	

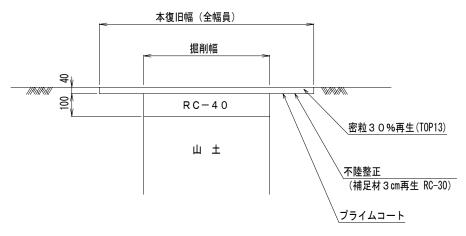
H < 6 0 0 mm は設けない

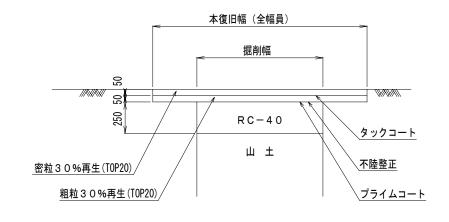


(国道,歩道,アスファルト舗装)

一般部

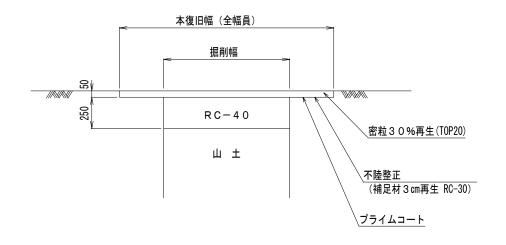
乗入(B型)

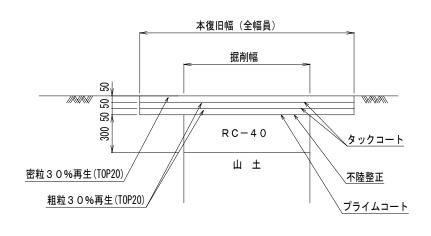




乗入(A型)

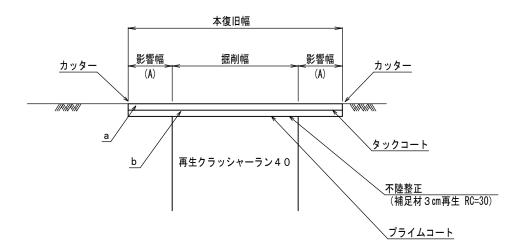
乗入(C・D型)





<u>路面復旧工</u>

(県道, 車道, アスファルト舗装 t = 10, 15)

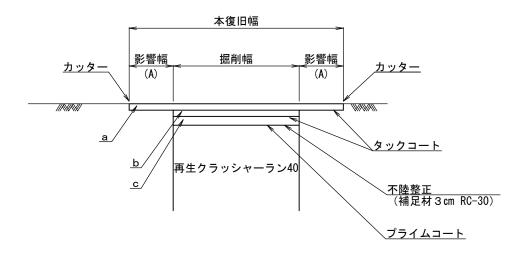


※ 影響幅(A)は路盤厚とし、占用条件による場合は別途とする。

舗 装 厚	а	b	備考
t = 1 0 cm	密粒30%再生 20mm TOP	粗粒30%再生	
	厚 50mm	厚 50mm	
t = 1 5 cm	密粒30%再生 20mm TOP	安定処理	
	厚 50mm	厚 100mm	

<u>路面復旧工</u>

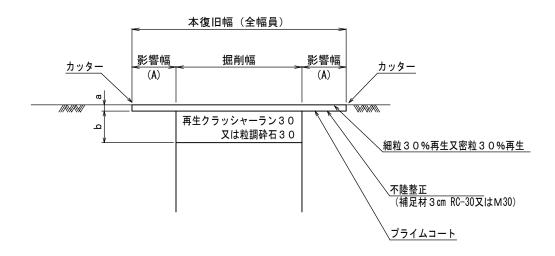
(県道, 車道, アスファルト舗装 t = 18, 20)



※ 影響幅(A)は路盤厚とし、占用条件による場合は別途とする。

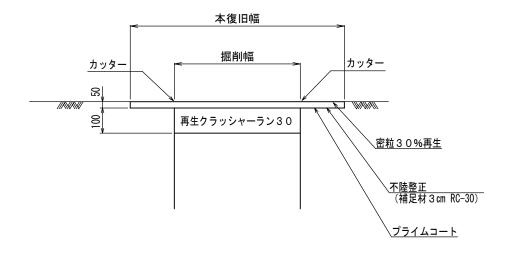
舗 装 厚	a	b	С	備考
t = 1 8 cm	密粒30%再生 20mm TOP	粗粒30%再生	安定処理	
	厚 50mm	厚 50mm	厚 80mm	
t = 2 0 cm	密粒30%再生 20mm TOP	粗粒30%再生	安定処理	
	厚 50mm	厚 50mm	厚 100mm	

(県道,歩道,アスファルト舗装)

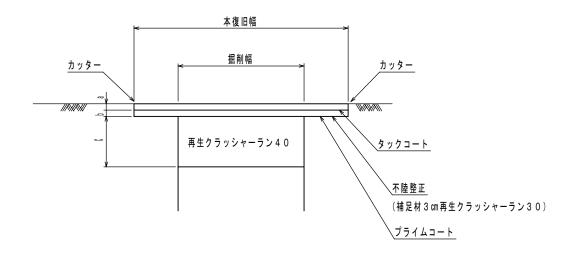


種別	舗装厚	а	b	С
ģΠ. ☆ Π	t = 3 cm	細粒13再生	R C 3 0	
一般部	t = 3 cm	30	100	
乗入部	t = 4 cm	細粒13再生	RC30	_
米八印		40	150	
乗入部	t = 5 cm	密粒30%再生	M 3 0	RC30
米八印		50	100	100

(市道, 車道, アスファルト舗装 t=5)

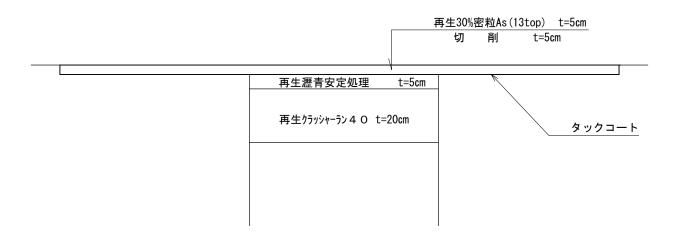


(市道, 車道, アスファルト舗装 t = 10, 15)

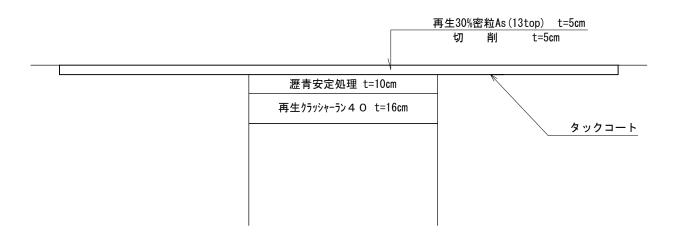


舗 装 厚	а	b	С	備考
. — 1 0 am	密粒30%再生	粗粒30%再生	再生砕石	
t = 1 0 cm	厚 50mm	厚 50mm	厚160mm	
1.5	密粒30%再生	瀝青安定処理	再生砕石	
t = 15 cm	厚 50mm	厚 100mm	厚160mm	

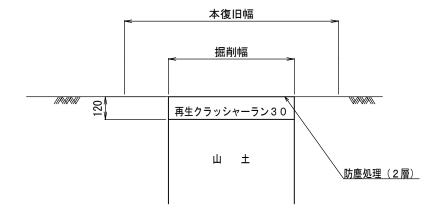
(市道, 車道, 切削, アスファルト舗装 t = 10)



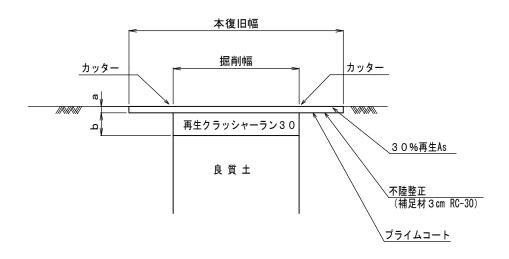
(市道, 車道, 切削, アスファルト舗装 t = 15)



(市道, 車道 防塵処理)

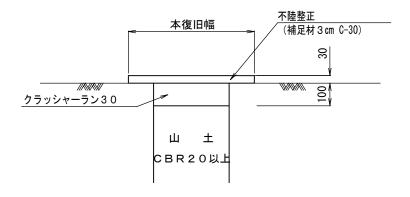


(市道, 歩道, アスファルト舗装 t = 3, 4)



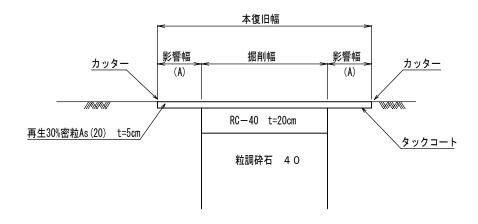
区		分	а	b	備考
60 40		ψū	細粒30%再生	再生砕石	
_	般	部	厚 30mm	厚 1 0 0 mm	
<i>±</i> ,	1	4 0	密粒30%再生	再生砕石	
莱	λ	部		 厚100mm	

(市道, 未舗装)



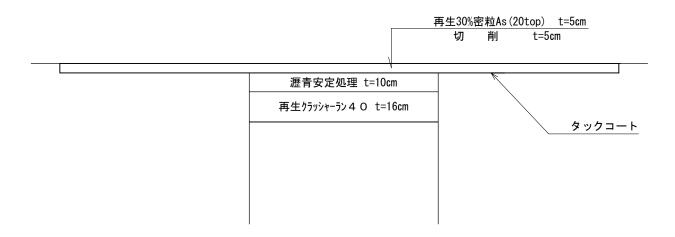
<u>路面復旧工</u>

(国道, 側道, アスファルト舗装 t = 5)



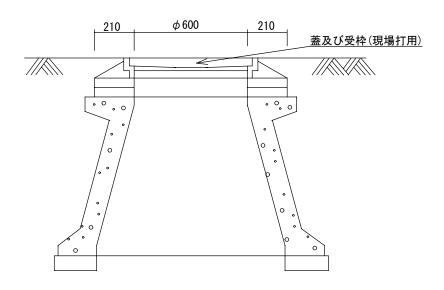
※ 影響幅(A)は路盤厚とし、占用条件による場合は別途とする。

(県道, 車道, 切削, アスファルト舗装 t = 15)

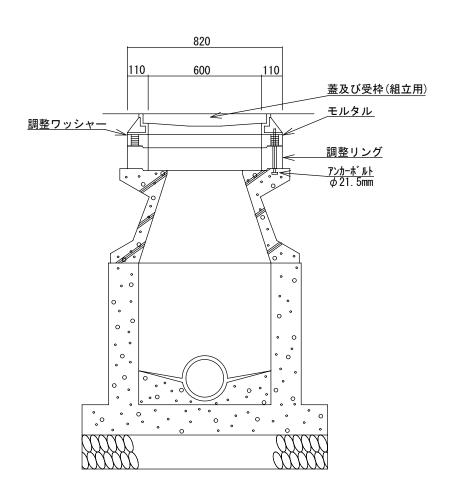


人孔蓋取替標準構造図

着工前



<u>完成</u>



ベントサイフォン標準構造図

