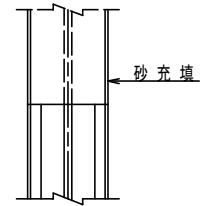
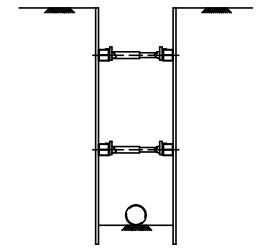
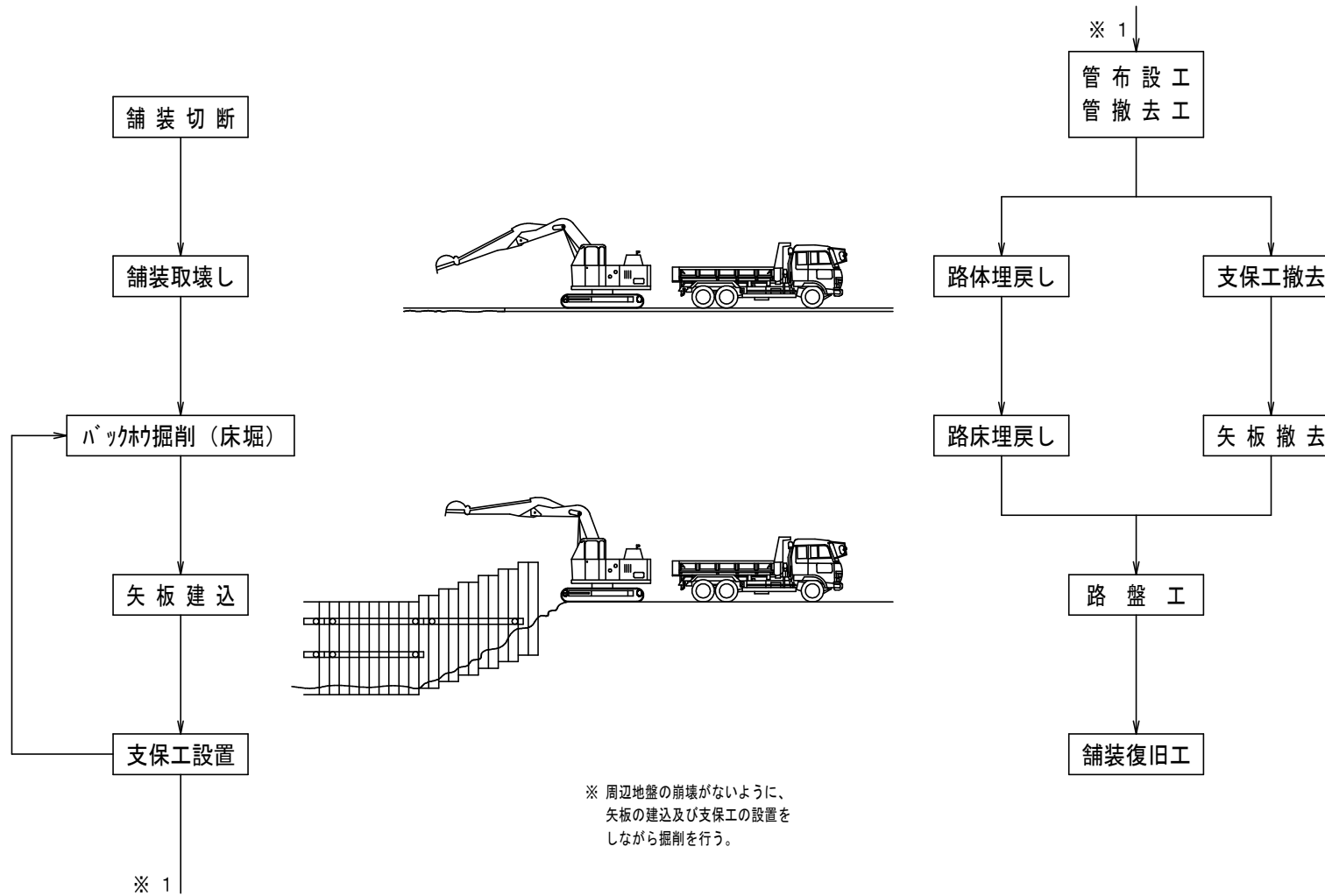


【久留米市下水道標準図】

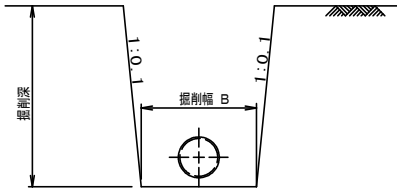
仮設エフロー図 (参考図)



掘削幅一覧表(参考図)

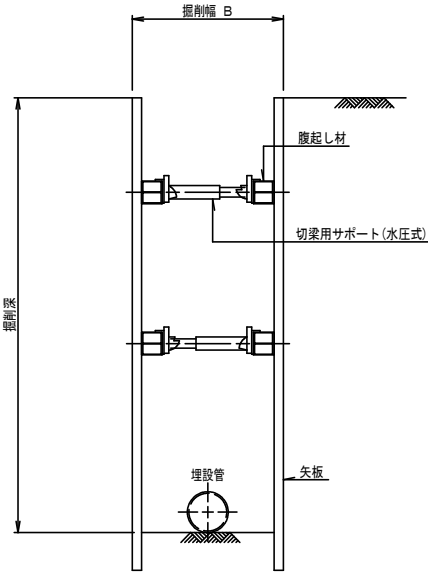
下水道用硬質塩化ビニル管 (K-1)

矢板長 (m)	矢板種別	矢板厚 (cm)	腹起し (cm)	段 数	管 径 (m)																摘 要		
					150		200		250		300		350		400		450		500			600	
					管外径	掘削幅	管外径	掘削幅	管外径	掘削幅	管外径	掘削幅	管外径	掘削幅	管外径	掘削幅	管外径	掘削幅	管外径	掘削幅		管外径	掘削幅
—	素掘	—	—	—	0.165	0.60	0.216	0.60	0.267	0.65	0.318	0.70	0.370	0.75	0.420	0.80	0.470	0.85	0.520	0.90	0.630	1.00	
1.50	矢板	4.0	11	1	0.165	0.85	0.216	0.90	0.267	0.95	0.318	1.00	0.370	1.05	0.420	1.10	0.470	1.15	0.520	1.20	0.630	1.30	
2.00	矢板	4.0	11	1	0.165	0.85	0.216	0.90	0.267	0.95	0.318	1.00	0.370	1.05	0.420	1.10	0.470	1.15	0.520	1.20	0.630	1.30	
2.50	矢板	4.0	11	1, 2	0.165	0.85	0.216	0.90	0.267	0.95	0.318	1.00	0.370	1.05	0.420	1.10	0.470	1.15	0.520	1.20	0.630	1.30	
3.00	矢板	4.0	11	2	0.165	0.85	0.216	0.90	0.267	0.95	0.318	1.00	0.370	1.05	0.420	1.10	0.470	1.15	0.520	1.20	0.630	1.35	
3.50	矢板	4.0	11	2	0.165	0.85	0.216	0.90	0.267	0.95	0.318	1.00	0.370	1.05	0.420	1.10	0.470	1.15	0.520	1.20	0.630	1.35	
4.00	矢板	4.0	11	2, 3	0.165	0.85	0.216	0.90	0.267	0.95	0.318	1.00	0.370	1.05	0.420	1.10	0.470	1.15	0.520	1.20	0.630	1.35	



下水道用ポリエチレン管 (K-14)

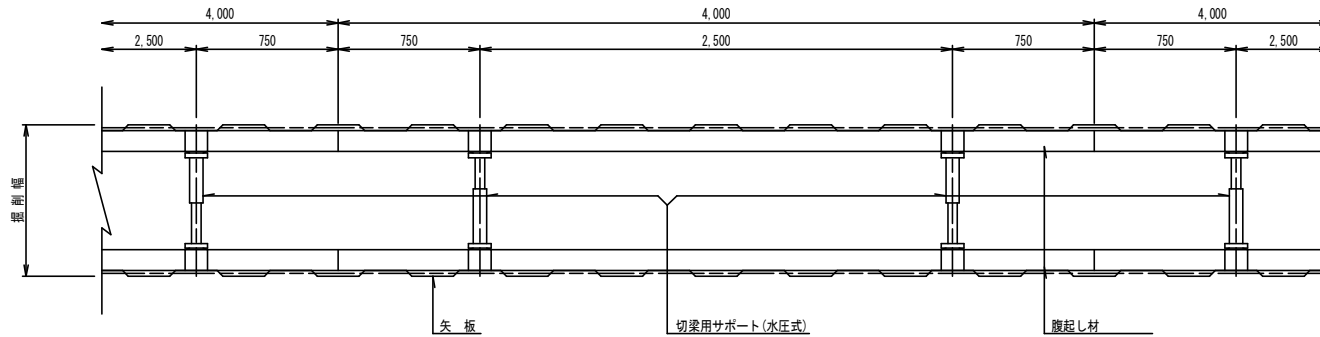
矢板長 (mm)	矢板種別	矢板厚 (cm)	腹起し (cm)	段 数	管 径 (mm)		摘 要
					50	掘削幅	
—	素掘	—	—	—	0.063	0.55	
1.50	矢板	4.0	11	1	0.063	0.70	
2.00	矢板	4.0	11	1	0.063	0.70	
2.50	矢板	4.0	11	1.2	0.063	0.70	
3.00	矢板	4.0	11	2	0.063	0.70	
3.50	矢板	4.0	11	2	0.063	0.70	
4.00	矢板	4.0	11	2.3	0.063	0.70	



土留工図(参考図) S=1:20

素掘・矢板(建込み工法・水圧式サポート)

平面図

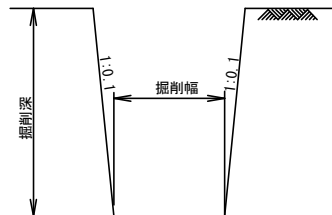


掘削深別矢板使用長

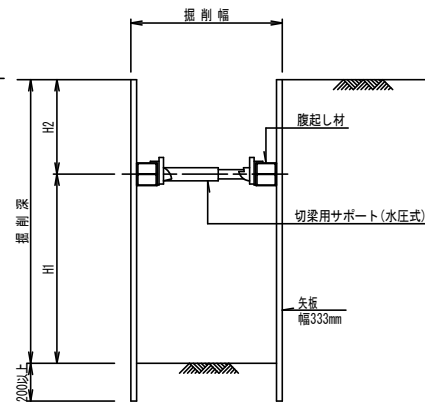
矢板長	矢板長使用範囲 (掘削深)	矢板種別
※素掘	$H \leq 1.50m$	法勾配 1:0.1
$H=1.5m$	$H \leq 1.30m$	矢板
$H=2.0m$	$1.30 < H \leq 1.80m$	矢板
$H=2.5m$	$1.80 < H \leq 2.30m$	矢板
$H=3.0m$	$2.30 < H \leq 2.80m$	矢板
$H=3.5m$	$2.80 < H \leq 3.30m$	矢板
$H=4.0m$	$3.30 < H \leq 3.80m$	矢板

※掘削深 $H \leq 1.50m$ であっても、現場状況により土留工を設置すること。

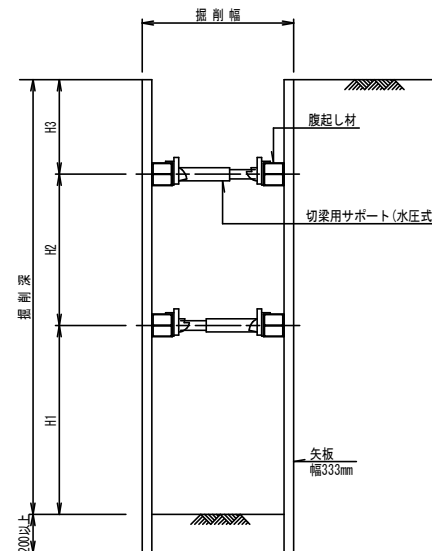
断面図①



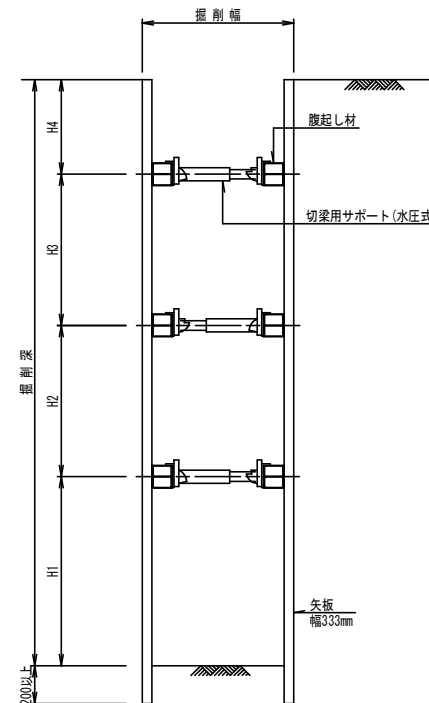
断面図②



断面図③



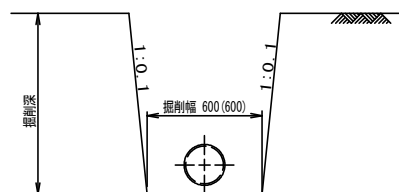
断面図④



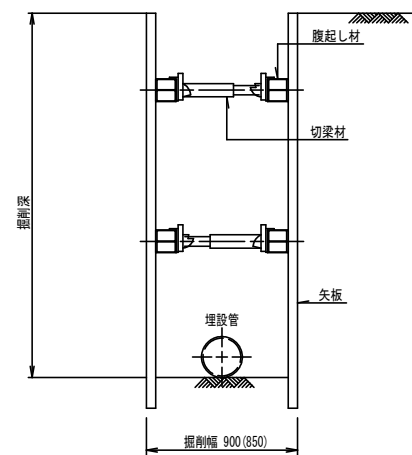
掘削深(矢板)	矢板長	段数	断面図
※素掘	法勾配 1:0.1		①
$H \leq 1.30m$	$H=1.5m$	1	②
$1.30 < H \leq 1.80m$	$H=2.0m$	1	
$1.80 < H \leq 2.00m$	$H=2.5m$	1	
$2.00 < H \leq 2.30m$	$H=2.5m$	2	③
$2.30 < H \leq 2.80m$	$H=3.0m$	2	
$2.80 < H \leq 3.30m$	$H=3.5m$	2	
$3.30 < H \leq 3.50m$	$H=4.0m$	2	
$3.50 < H \leq 3.80m$	$H=4.0m$	3	④

掘削標準図(参考図)

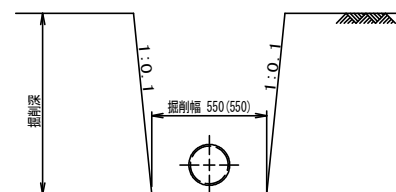
本管 素掘部 $\phi 200(\phi 150)$



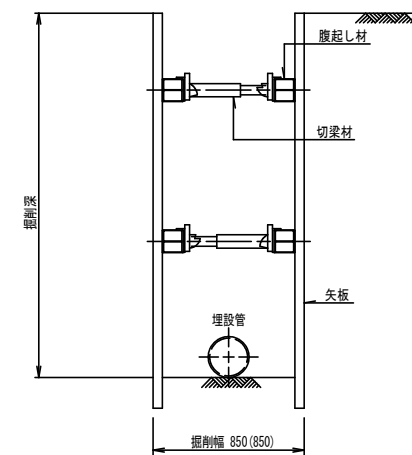
本管 矢板部 $\phi 200(\phi 150)$



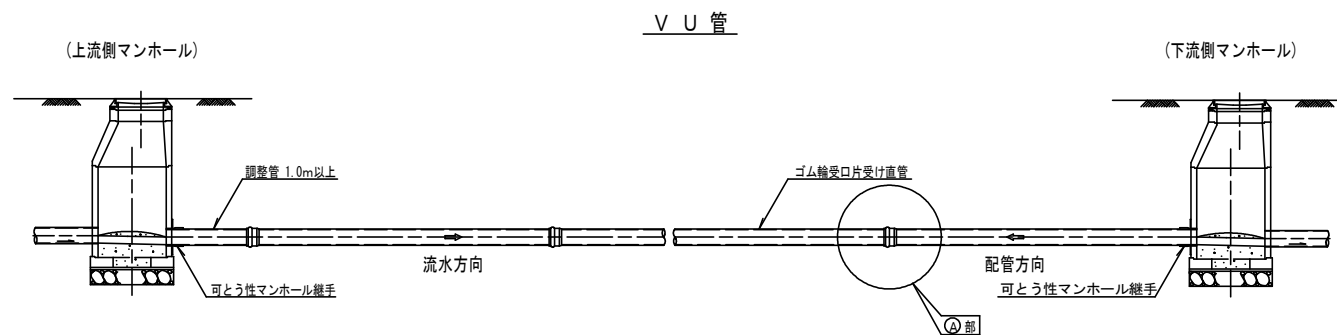
取付管 素掘部 $\phi 150(\phi 100)$



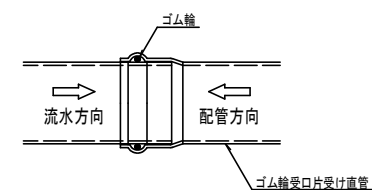
取付管 矢板部 $\phi 150(\phi 100)$



標準施工縦断図 S=1:50

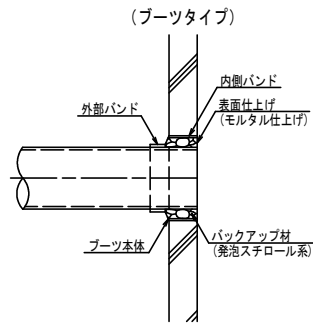


① 部詳細図 S=1:10



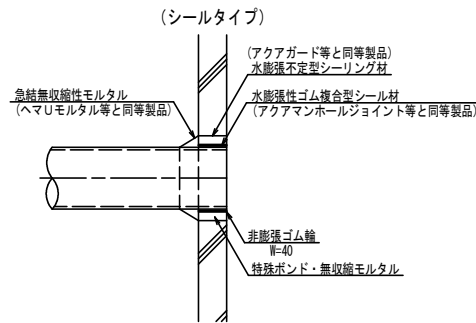
管接合参考図 S=1:10

可とう継手



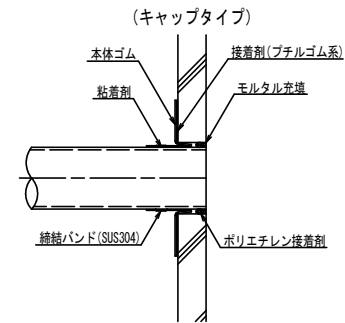
作業要領

1. 曲げ角度約22°であり、大きな可とう性が得られる。
2. ブーツは、工事で取付られ、現地では管を挿入しステンレスバンドを締め付けるのみである。
3. 接合時に、接着剤やモルタルも不要である。



作業要領

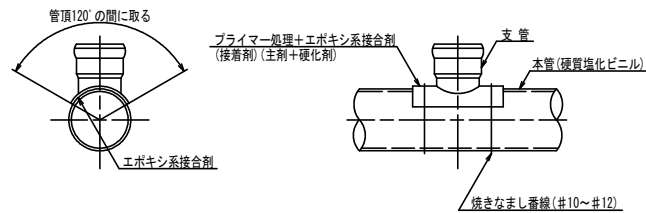
1. 塩ビ端部をR状に切断、研磨する。
2. R状に切断した管に水膨張性ゴム輪、次に非膨張性ゴム輪の順で装着する。
3. マンホール削孔内部の部分に、一液型不定型シーリング剤を約5-10mmの巾で塗布する。
4. 管と削孔部の間に、特殊ボンド又は無収縮モルタルにて間隙を十分に充填し、マンホール外側はゴム輪が一部露出程度までに仕上げる。



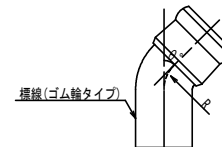
作業要領

1. 合成ゴムと形状により、不等沈下等の変位(屈曲角度10°)に追従できる。
2. マンホール内側から削孔断面と本管との隙間に緩衝材を詰める。
3. 継手とマンホールの接続はシールにより十分に圧着する。継手と管との接続は、シール及び締結バンドで締め付け接続する。

支管継手

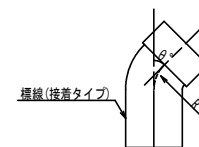


ゴム輪タイプ



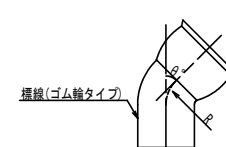
θ : 15° 30° 45° 60°

接着タイプ



θ : 15° 30° 45° 60°

自在曲管



θ : 15° 30° 45° 60°

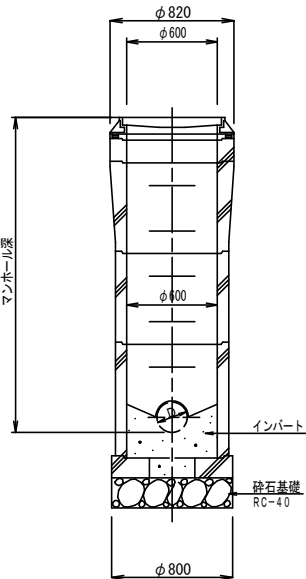
硬質塩化ビニル管用90°及び60°支管

呼び径	呼び径	呼び径	呼び径	呼び径	呼び径
φ150	φ200	φ250	φ300	φ350	φ400
150-100	200-100	250-100	300-100	350-100	400-100
	200-125	250-125	300-125	350-125	400-125
	200-150	250-150	300-150	350-150	400-150
		250-200	300-200	350-200	400-200

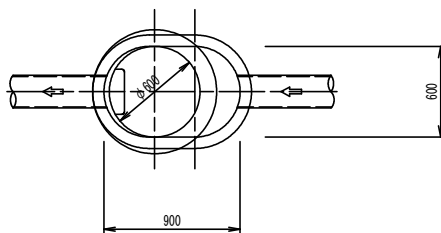
組立人孔(特1号, 1号)標準構造図 (参考図) S=1:25

(特1号)

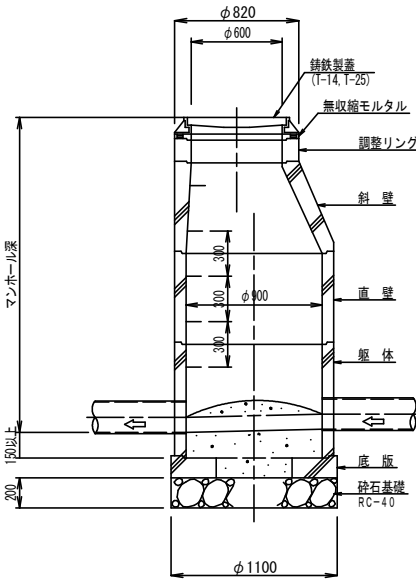
横断面図



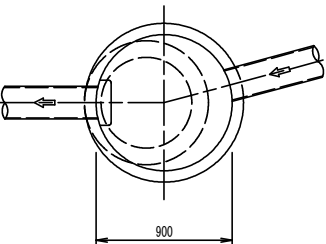
平面図
(特1号)



縦断面図

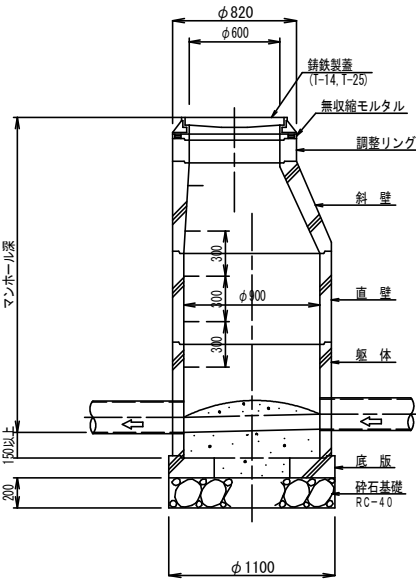


平面図
(1号)

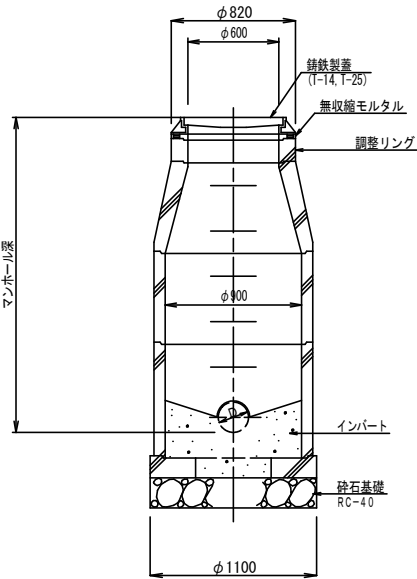


(1号)

縦断面図



横断面図



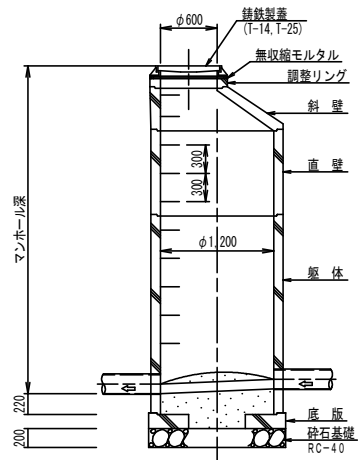
特記仕様

- 調整リングは
15cm 1枚
10cm 2枚 のいずれかとする。
10cm+15cm 各1枚
- マンホールの組合せは、流入管の削孔位置がブロックの接合部より10cm以上の余裕を確保出来るように組み合わせる。
- 管口には原則として、可とう性マンホール継手を使用する。
- 人孔蓋の使用区分
T-25は市道及び国道、T-14は里道及び歩道に使用する。
但し、道路の使用状況により判断する。
- 接合部の目地は、モルタル等で埋める。
- 流出管底から底版までのインバートの厚みは、15cm以上とすること。
- インバートからステップまでの高さは、30cm以内とする。
- 人孔深が5.0m以上の場合は中間スラブを使用する。
- 鉄蓋の高さは、舗装高さに合わせること。
(計画高さと舗装高さに差が生じる場合は、事前に監督職員と協議すること。)

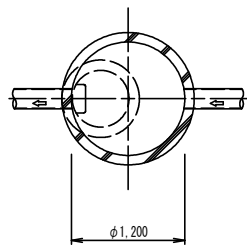
組立人孔(2号, 3号)標準構造図 (参考図) S=1:40

(2号)

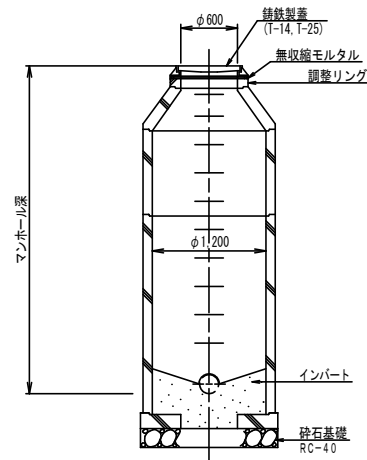
横断面図



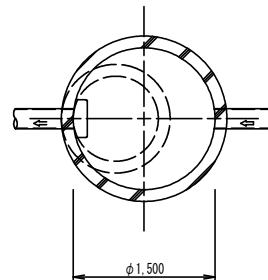
平面図
(2号)



縦断面図

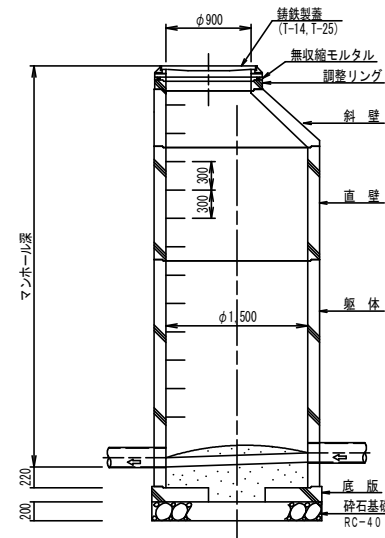


平面図
(3号)

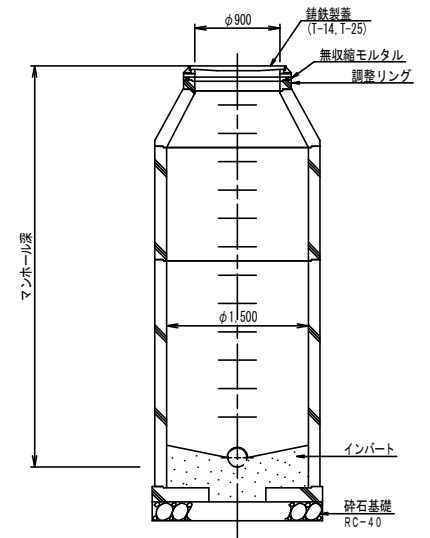


(3号)

縦断面図



横断面図

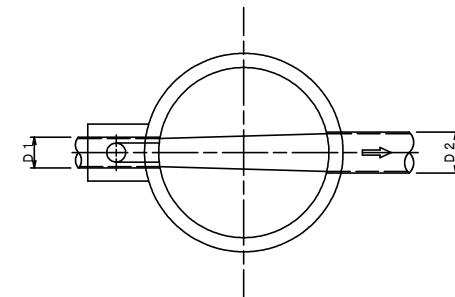
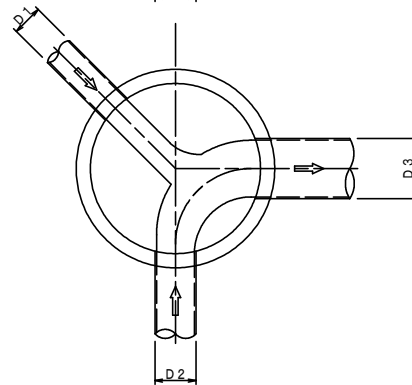
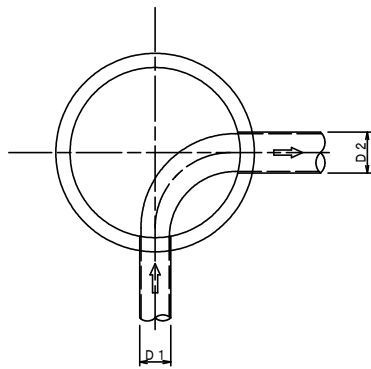
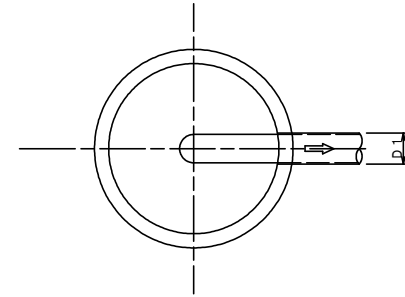
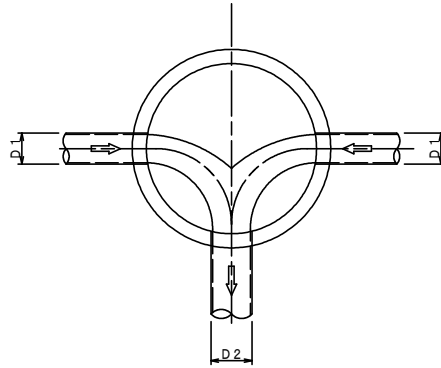
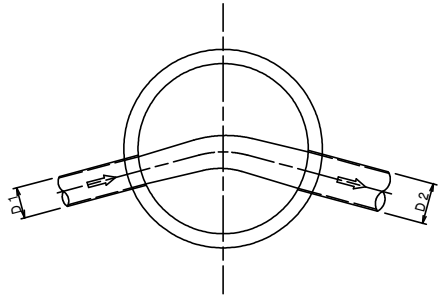
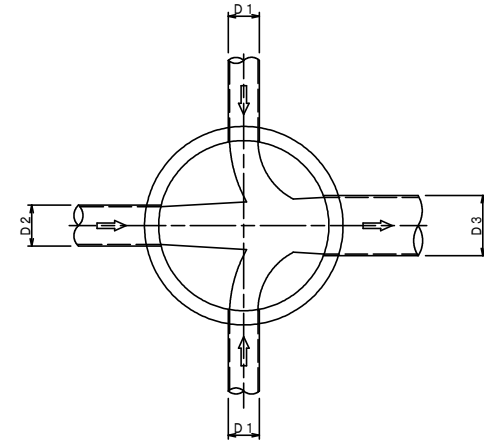
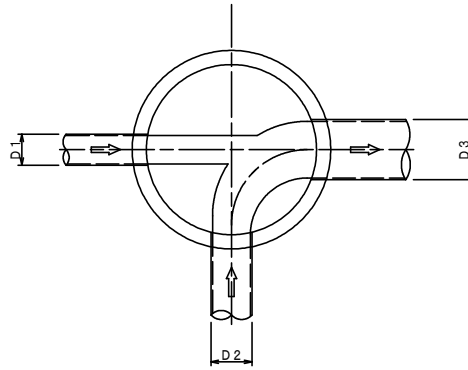
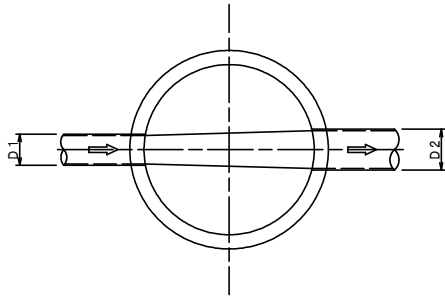


特記仕様

- 調整リングは
15cm 1枚
10cm 2枚 のいずれかとする。
10cm+15cm 各1枚
- マンホールの組合せは、流入管の削孔位置がブロックの接合部より15cm以上の余裕を確保出来るように組み合わせる。
- 管口には原則として、可とう性マンホール継手を使用する。
- 人孔蓋の使用区分
T-25は市道及び国道、T-14は里道及び歩道に使用する。
但し、道路の使用状況により判断する。
- 接合部の目地は、モルタル等で埋める。
- 流出管底から底版までのインパートの厚みは、15cm以上とすること。
- インパートからステップまでの高さは、30cm以内とする。
- 人孔深が5.0m以上の場合は中間スラブを使用する。
- 鉄蓋の高さは、舗装高さに合わせる事。
(計画高さと舗装高さに差が生じる場合は、事前に監督員と協議すること。)

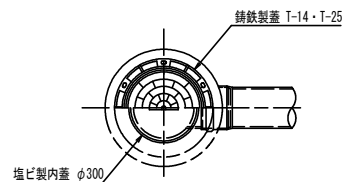
インバート図 S=1:20

※ $D1 < D2 < D3$

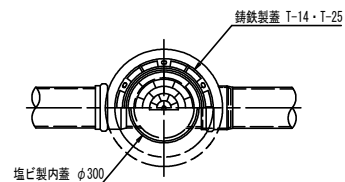


小型(塩ビ製)マンホール標準構造図 S=1:20 (参考図)

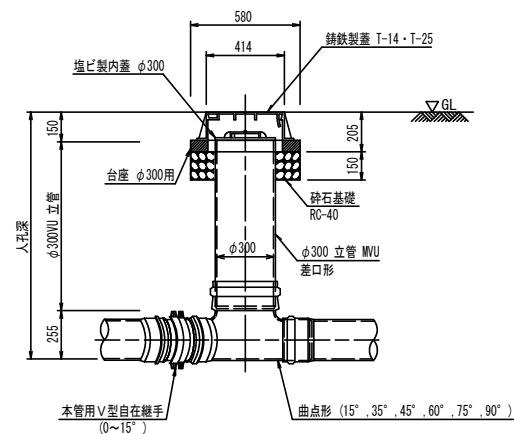
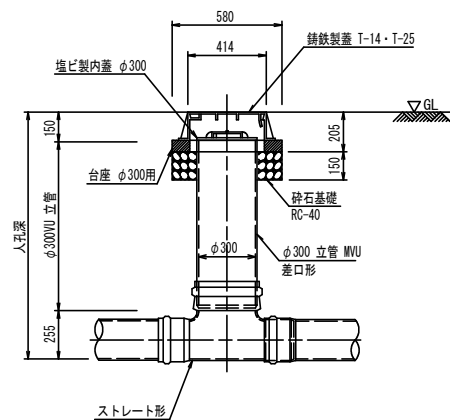
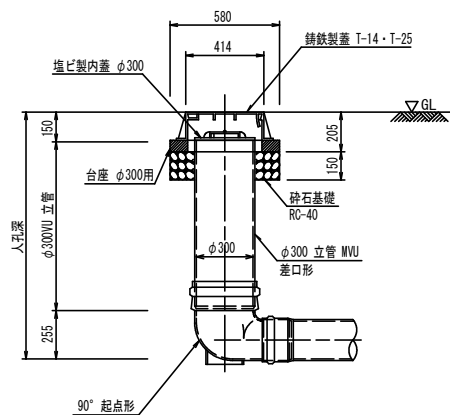
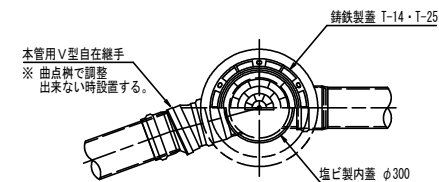
起 点



中間点



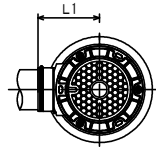
曲 点



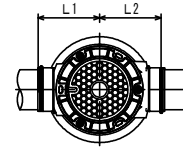
※ 鉄蓋の高さは、舗装高さに合わせること。
(計画高さと舗装高さに差が生じる場合は、事前に監督職員と協議すること。)

レジンマンホール標準構造図（参考図） S=1:20

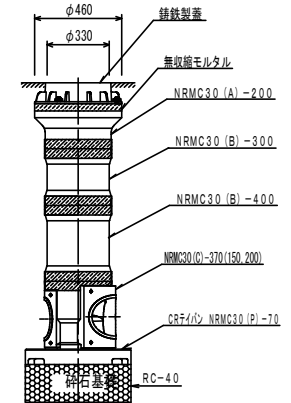
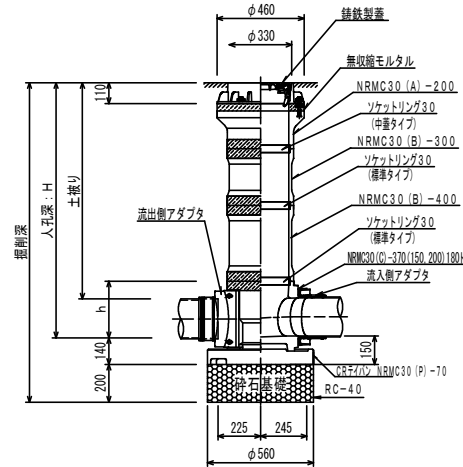
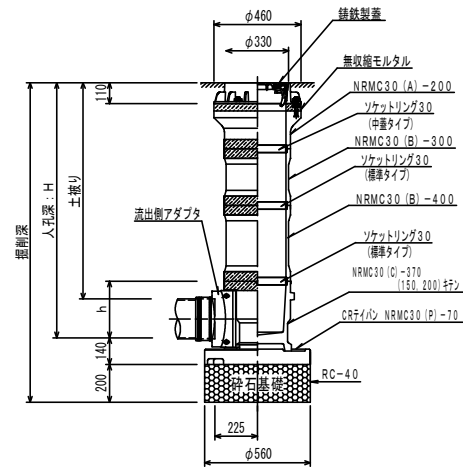
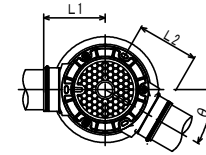
起点



中間点



曲点

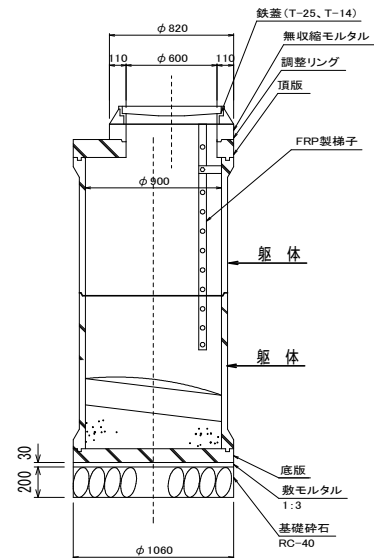


※ 鉄蓋の高さは、舗装高さに合わせること。
（計画高さと舗装高さに差が生じる場合は、事前に監督職員と協議すること。）

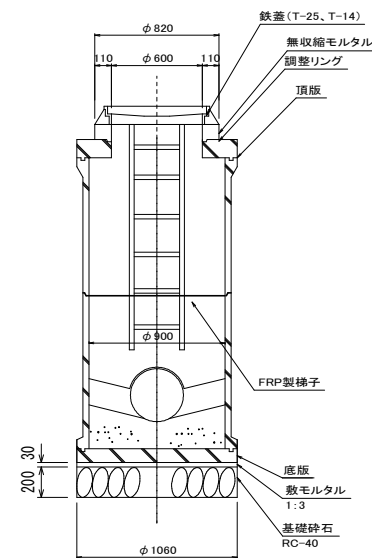
組立1号レジン人孔標準構造図（参考図）

S=1:25

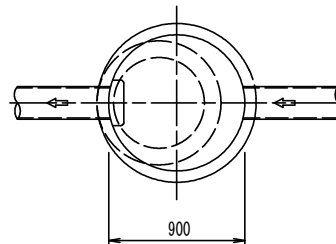
横断面図



縦断面図



平面図 (組立1号レジン人孔)

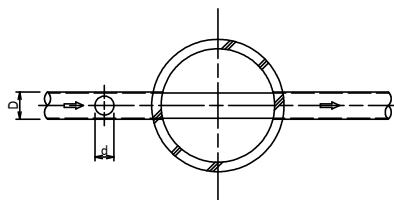


特記仕様

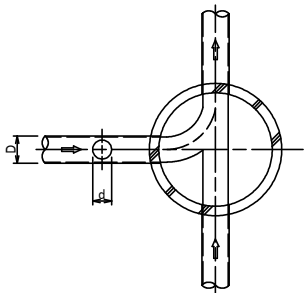
- 調整リングは
15cm 1枚
10cm 2枚 のいずれかとする。
10cm+15cm 各1枚
- マンホールの組合せは、流入管の削孔位置がブロックの接合部より10cm以上の余裕を確保出来るように組み合わせる。
- 管口には原則として、可とう性マンホール継手を使用する。
- 人孔蓋の使用区分
T-25は市道及び国道、T-14は里道及び歩道に使用する。
- 接合部の目地は、シリコン系シーリング材等で目地処理を行うこと。
- 流出管底から底板までのインパートの厚みは、18cm以上とすること。
- インパートからステップまでの高さは、30cm以内とする。
- 人孔深が5.0m以上の場合は中間スラブを使用する。
- 鉄蓋の高さは、舗装高さに合わせること。
(計画高さと舗装高さに差が生じる場合は、事前に監督職員と協議すること。)

マンホール副管標準構造図 S=1:30

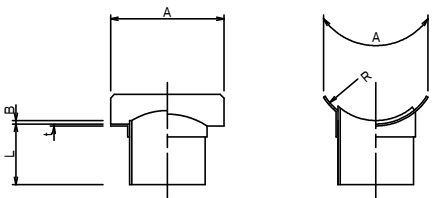
【平面図】



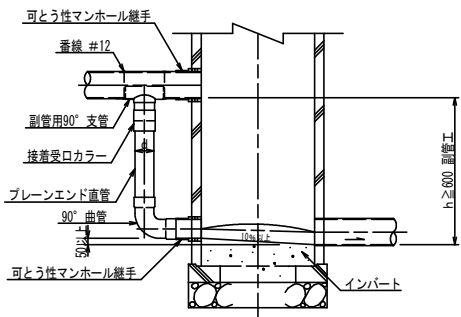
【平面図】



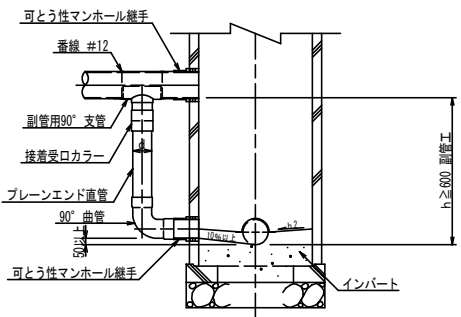
《副管用90度支管》



【断面図】



【断面図】



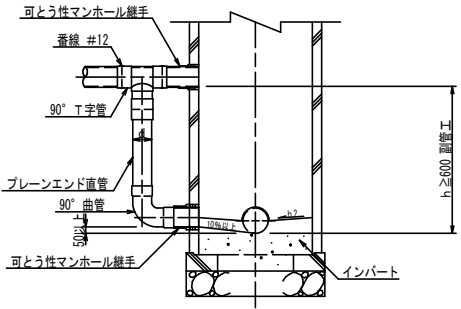
寸法表

呼び径 (mm)	L (mm)	t (最小) (mm)	A (最小) (mm)	B (最小) (mm)	R (標準) (mm)
150×100	120	4	250	5.1	82.5
200×150	140	5	300	6.5	108.0
250×200	160	5	300	7.8	133.5
300×200	160	5	300	9.2	159.0
350×200	160	5	300	10.5	185.0
400×200	160	5	300	11.8	210.0
450×250	200	5	300	13.2	235.0

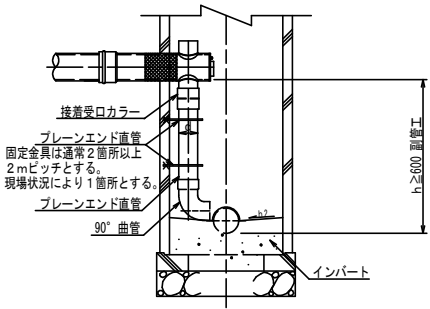
※ 副管は、管中心接合以上とする。
h/2は、10%以上確保すること。

※ 本管φ150mm

【断面図】



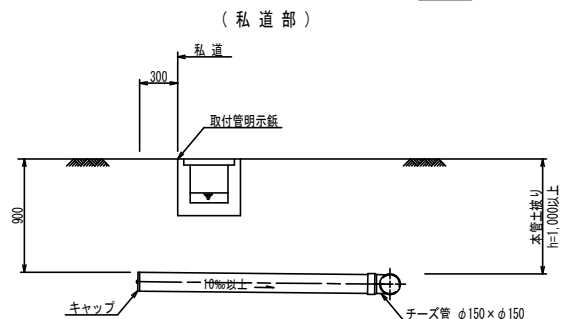
※ 内副管構造図



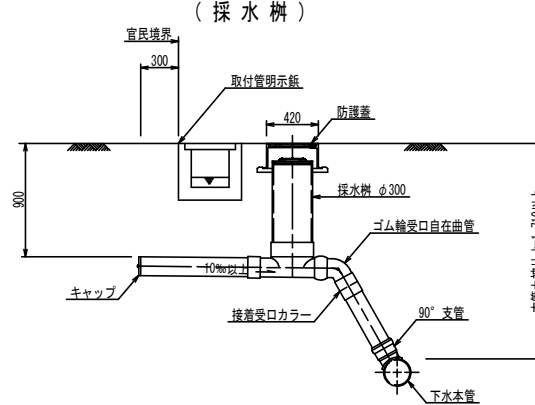
寸法表 (単位: mm)

本管径	副管径
150	100
200	150
250	200
300	200
350	200
400	200
450	250
500	特殊マンホールとする。
600	特殊マンホールとする。
700以上	特殊マンホールとする。

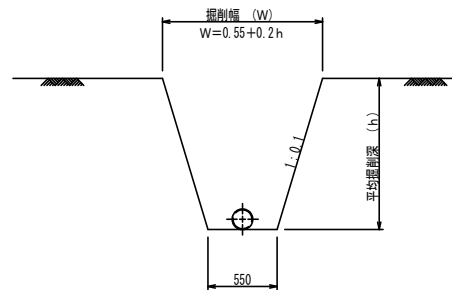
特定施設取付管標準布設図 S=1:30



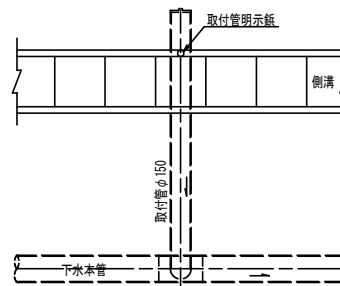
特定施設取付管標準布設図 S=1:30



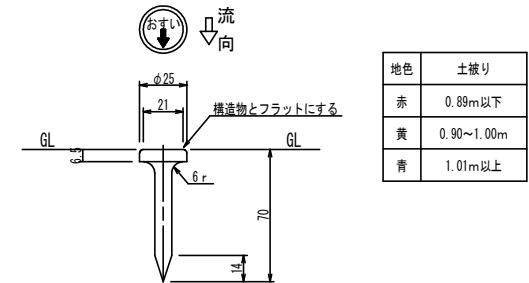
取付管掘削標準断面図 S=1:30



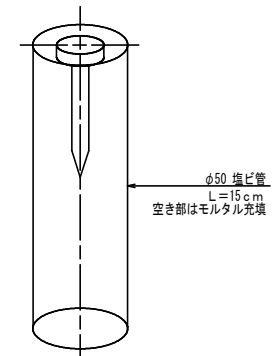
取付管位置明示鉋設置図 S=1:30
(側溝部)



取付管明示鉗詳細図 S=1:2



取付管位置明示鉋設置図 S=1:2
(その他)



特 記 仕 様

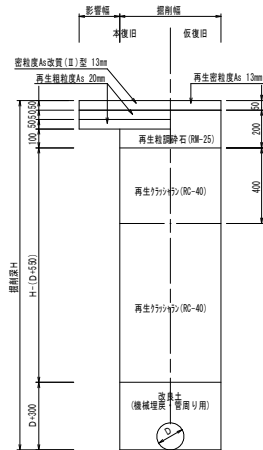
1. 平面配置

- ① 布設方向は、本管に対して直角、かつ直線的に布設する。
- ② 取付支管相互のせん孔中心間距離は0.7m以上とする。
(本管接合部を含む)

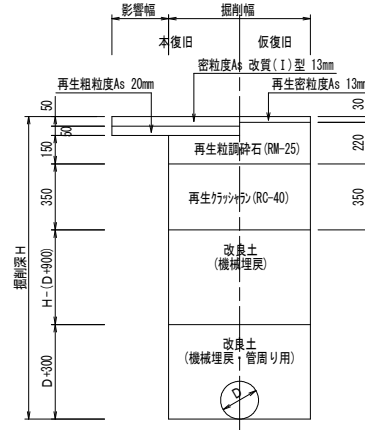
※ 上記によりがたい場合は、監督職員と協議すること。

舗装復旧工 S=1:20

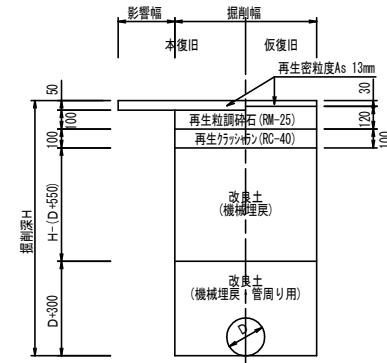
国道
(車道部 (R2006P))



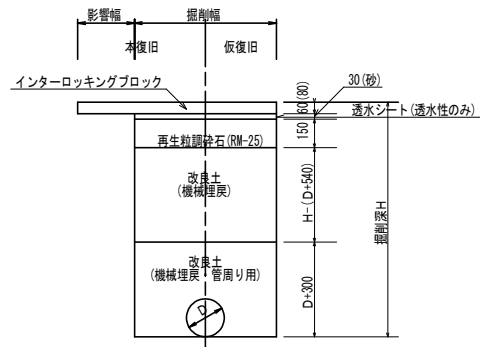
県道
(大型車250~1000台/日<一方向>)



一般市道

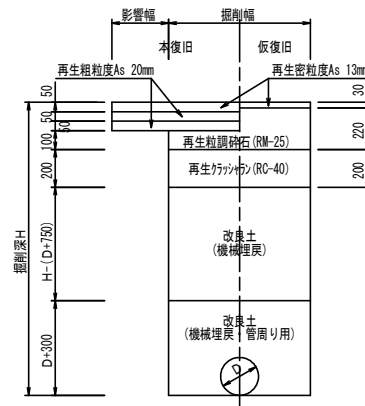


歩道(インターロッキング)

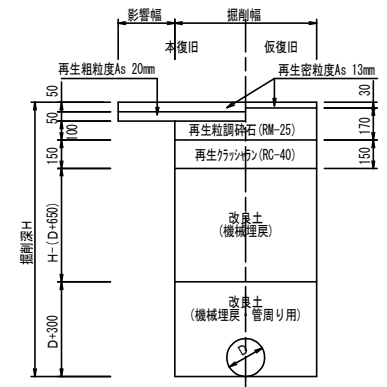


()内は乗り入れ部

市道(幹線道)



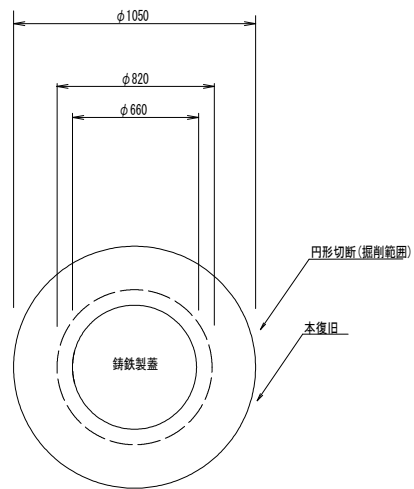
市道(準幹線道)



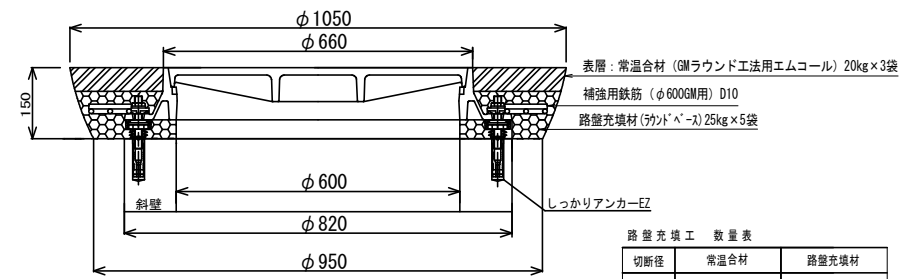
円形切断工法標準施工図

参考：GMラウンド工法

平面図 S=1:20
(1号)



縦断面図
(1号)



ラウンドベース性能値

名称	数量	単位
フロー値	18.9	cm
可使時間	9	分
繰り上げ量	12.3	L

ラウンドベース圧縮強度・曲げ強度

材齢	曲げ強度 (N/mm ²)	圧縮強度 (N/mm ²)
1時間	3.9	12.7
24時間	6.1	30.8
7日	9.15	81.2

路盤充填工数量表

切断径	常温合材	路盤充填材
φ780	20kg×2袋	25kg×4袋
φ900	20kg×3袋	25kg×6袋
φ1050	20kg×3袋	25kg×5袋

下水道施設修繕(単価契約)その 1

特記仕様書

1. この仕様書は、指令書に基づいて行う業務について適用する。
2. 設計図書及び本仕様書中、設計書における数量は各工種の単位当たり単価を決定するための設計数量である。

また、修繕概要の数量にあたっては、年間をとおしての修繕の予定数量であり工期内に増減することがある。ただし、数量の大幅な増減が生じる場合は工期中途において指令を中止することがある。

よって、修繕概要の数量は、確定している数量ではないので留意すること。
3. 本業務の施工にあたっては、久留米市公共下水道工事標準仕様書を遵守すること。
4. 各工種の単位について以下の通りにする。
 - (1) 単位が「m」「m²」「m³」「百kg」「人日」の工種は、数量を小数第1位止とする。ただし、1工種あたりの数量が0.1に満たない場合は小数第2位を切り上げた値とする。
 - (2) 単位が「箇所」「日」「式」「台」「回」の工種は、整数止とする。
5. 各指令の緊急性を考慮し、監督職員の指示に従い、速やかに施工し遅延しないことを原則とする。やむを得ず遅延する見込みが判明した場合は、速やかに監督職員にその理由と今後の対応について報告し、その指示に従うこと。
6. 請負者は、毎週の実施予定を監督職員に提出し、進捗状況に変更が生じた場合は速やかに監督職員に報告すること。
7. 請負者は、各指令に基づき業務が完了後、速やかに工事写真及び出来形図、内訳書を添付した業務完了届を提出すること。

期限として具体的に、四半期毎に完了したものを翌月末までに提出すること。やむを得ず遅延する見込みが判明した場合は、速やかに監督職員に工事打合せ簿にて理由書を提出すること。ただし、第四半期についてはこの限りではない。
8. 請負者は、この修繕の記録となる修繕写真を着手前、施工中及び完成写真に区分して撮影し、特殊な場合を除き同一方向、同一箇所において比較できるように撮影すること。
9. 修繕の実施に際して行う交通規制、通行止め、歩車道の迂回に関しては、関係機関（道路管理者及び所管警察署等）及び地元と十分協議し、現場状況に応じて、昼夜間を問わず適切な工事標識等の保安設備を設置するとともに、交通誘導員の適切な配置を行う。

なお、請負者は責任を持って地元住民への周知及び交通誘導員の手配を行うこと。
10. 請負者は第三者等の安全確保をすべてに優先するために、修繕施工に伴い第三者に与えた損害を補償する保険に加入すること。また、監督職員にその写しを提出すること。
11. 修繕施工により生じた廃棄物は、「廃棄物の処理及び清掃に関する法律」に基づいて処理すること。
12. 残土（建設発生土）の処分地は、久留米市内に改良土プラント施設があり、福岡県の承認施設であるものより選定すること。

選定後に「建設発生土処分地計画書」、工事完成後に「建設発生土処分地確認書」を監督職員へ速やかに提出すること。ただし、特別な場合については監督職員との

協議により、この限りではない。

13. 本契約に含まれていない単価については、別途打合せ協議を行い、計上するものとする。

また、契約している材料等の単価に大幅な変動が生じた場合は、設計変更を実施する。
この場合、契約単価の施行については、指示日とする。

14. 精算にあたっては、各指令で消費税を含んだ合計金額を端数処理として整数止めとする。

15. 請負者は、当該工事の施工に当たって次に掲げる事項を遵守しなければならない。

- (1) 暴力団から不当要求を受けた場合は、毅然として拒否し、その旨を速やかに監督職員に報告するとともに、所轄の警察署に届出を行い、捜査上必要な協力を行うこと。
- (2) 暴力団等から不当要求による被害又は工事妨害を受けた場合は、その旨を速やかに監督職員に報告するとともに、所轄の警察署に被害届けを提出すること。
- (3) 排除対策を講じたにもかかわらず、工事に遅れが生じるおそれがある場合は、速やかに監督職員と工程に関する協議を行うこと。

16. 請負者は、当該工事の下請施工に関して、次に掲げる事項を遵守しなければならない。

- (1) 下請契約（二次以降の下請契約を含む）の相手として暴力団等と関係のある業者を選定してはならない。なお違反した場合は、指名停止措置および下請契約の解除を求める場合もある。
- (2) 下請契約を締結するときは、請負者は、下請負人から「誓約書（下請負人用）」を提出させ、その写しを監督職員へ提出すること。

17. 仕様書に明記されている「工事」は修繕と読み替えるものとする。

18. この契約に基づく修繕場所は、主として、次の地区を含む別紙「下水道施設修繕（単価契約）位置図」記載その1の区域とする。

ただし、その1以外の区域の下水道施設修繕を担当する請負者が対応できないとき、その他やむを得ないときは、その1以外の区域についても、この契約に基づき修繕を行うものとする。

【その1】

荒木町荒木	大善寺町夜明	三潨町玉満	城島町城島
荒木町今	大善寺町大橋一丁目	三潨町西牟田	城島町四郎丸
荒木町下荒木	大善寺町南一丁目	三潨町早津崎	城島町櫛津
荒木町白口	大善寺町南二丁目	三潨町原田	城島町六町原
荒木町藤田	三潨町壱町原	三潨町福光	津福今町
大善寺町黒田	三潨町清松	野伏間一丁目	津福本町
大善寺町中津	三潨町草場	城島町内野	安武町住吉
大善寺町藤吉	三潨町高三潨	城島町江島	安武町武島
大善寺町宮本	三潨町田川	城島町大依	安武町安武本

下水道施設修繕(単価契約)位置図
(下水道整備区域に限る)

