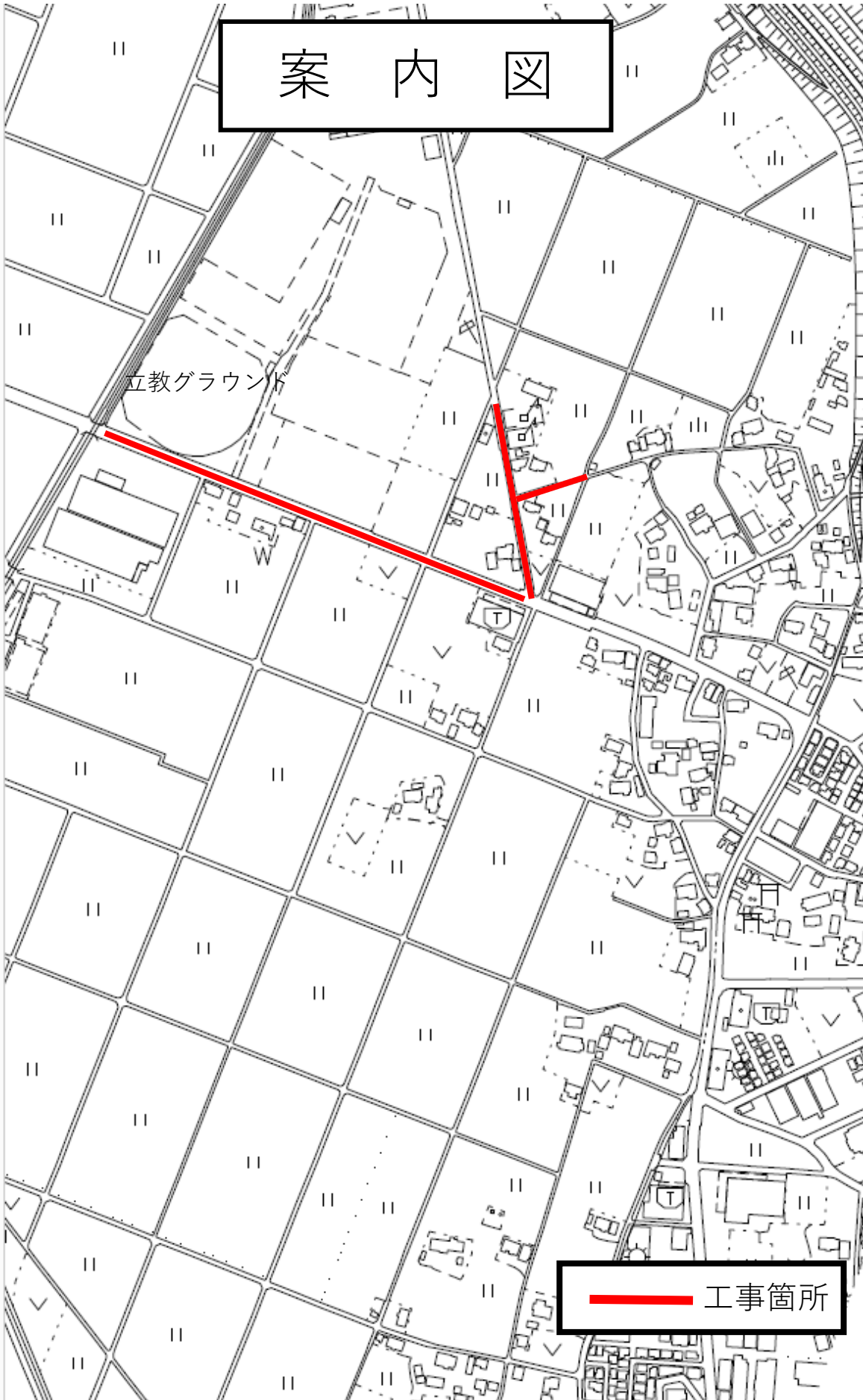


案内図

立教グラウンド

— 工事箇所



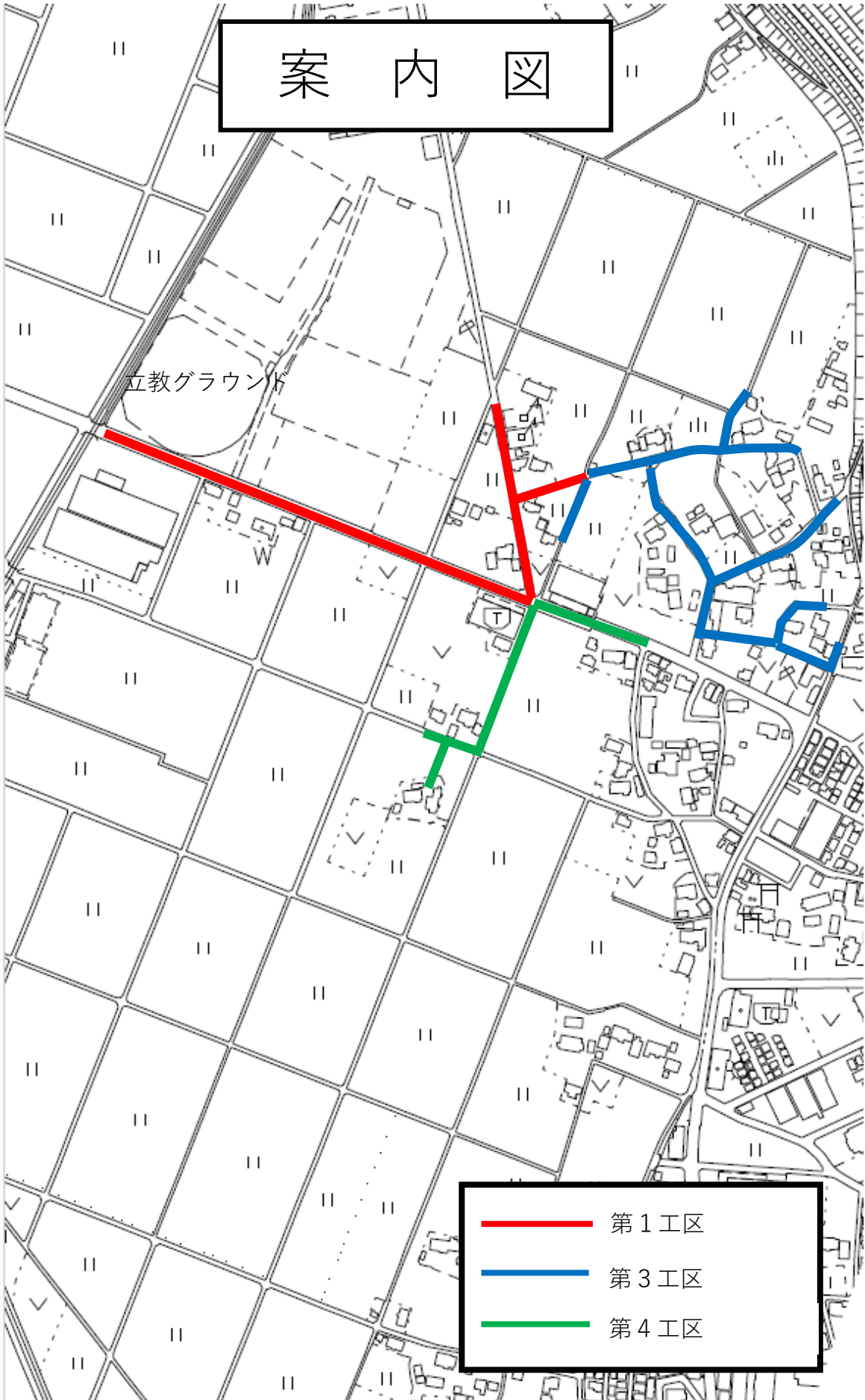
案内図

立教グラウンド

— 第1工区

— 第3工区

— 第4工区



施工条件明示書

工 事 名：新河岸第16-1-1汚水管渠築造工事（第1工区）

施工場所：富士見市大字下南畑地内 県道川越新座線外

【安全対策関係】

交通誘導員については下記のとおりとする。

配置数＝施工日数×3人/日（県道工事）

配置数＝施工日数×2人/日（市道工事）

また、県道工事の際は、交通誘導警備業務を行う場所ごとに交通誘導警備業務1級又は2級の検定合格警備員を1名以上配置することとする。

【工程・交通関係】

本工事において、下記工事と工事箇所が隣接することや工期が重複することから、受注者間で綿密な連絡調整をした上で工程管理を行うこと。

また、沿線住民及び工事車両の通行を確保するとともに、複数班（2班編成以上）による同時施工を標準とする。

① 新河岸第16-1-1汚水管渠築造工事（第3工区）→以下「第3工区」

・No.40-1人孔 37路線及び38-2路線からの流入がある。

※「第3工区」の開削工事が行われる時は、40路線・No.40-1人孔の工事が完了しているように工程調整すること。

② 新河岸第16-1-1汚水管渠築造工事（第4工区）→以下「第4工区」

・No.49-2-1人孔 49-1路線からの流入がある。

・No.49-3-1人孔 マンホールポンプの設置がある。

※「第4工区」の開削工事が行われる時は、44路線・No.49-2-1人孔、マンホールポンプの設置からNo.49-3-1人孔の工事が完了しているように工程調整すること。

令和元年度

工 事 設 計 仕 様 書

1 工事名 新河岸第16-1-1污水管渠築造工事 (第1工区)

2 工事箇所 富士見市大字下南畑地内外 県道川越新座線外

工事大要

変更工事 の 大 要	
工 事 の 大 要	管きょ工(内径200mm推進工) 634.10 m (内、単費分 40.00m) 立坑工(鋼製ケーシング式 φ2000) 5 箇所 (内、単費分 1箇所) 立坑工(鋼製ケーシング式 φ1500) 4 箇所 立坑工(コンクリート製ブロック方式 φ1200) 1 箇所 マンホール工(1号マンホール) 10 箇所 (内、単費分 1箇所) 取付管工 1 式 付帯工 1 式

本工事費内訳書

No.1

費目 (レベル1)	工種 (レベル2)	種別 (レベル3)	細別 (レベル4)	規格	単位	数量	単価	金額	摘要
管路									
	管きよ工 <small>(小口径推進、管径200mm、 低耐荷力式泥水一工程方式)</small>								A-1
		低耐荷力 泥水推進工							B-1
			推進用硬質塩化ビニル管 <small>(低耐荷力泥水一工程)</small>		m	578.61			C-1
		仮設備工							B-2
			支圧壁		箇所	9			C-2
			坑口		式	1			C-3
			鏡切り <small>(小型立坑鋼製ケーシング)</small>		箇所	15			C-4
			推進設備等 設置撤去		式	1			C-5
			推進設備等 据換		式	1			C-6
			掘進機 組立・整備		台	9			C-7
			掘進機 ビット補修		m	579			C-8
			安全退避設備		式	1			C-9

本工事費内訳書

No.2

費目 (レベル1)	工種 (レベル2)	種別 (レベル3)	細別 (レベル4)	規格	単位	数量	単価	金額	摘要
			送排泥及び泥水処理設備工 (内径200mm低耐荷力泥水)						B-3
			配管材 設置撤去工		m	121			C-10
			送泥ポンプ 据付撤去工		台	4			C-11
			排泥ポンプ 据付撤去工		台	9			C-12
			泥水処理装置 据付撤去工		基	4			C-13
			作泥材		式	1			C-14
			泥水運搬処理		m ³	79.19			C-15
			注入設備工						B-4
			注入設備工		箇所	4			C-16
			立坑内管布設工						B-5
			硬質塩化ビニル管		式	1			C-17
			推進水替工						B-6
			No.19-2-1 片到達立坑水替工		式	1			C-18

本工事費内訳書

No.3

費目 (レベル1)	工種 (レベル2)	種別 (レベル3)	細別 (レベル4)	規格	単位	数量	単価	金額	摘要
			No.41-1 両発進立坑水替工		式	1			C-19
			No.49-3-1 両到達立坑水替工		式	1			C-20
			No.49-2-1 両発進立坑水替工		式	1			C-21
			No.44-4 両到達立坑水替工		式	1			C-22
			No.44-3 両発進立坑水替工		式	1			C-23
			No.44-2 両到達立坑水替工		式	1			C-24
			No.44-1 両発進立坑水替工		式	1			C-25
			No.43-2 両到達立坑水替工		式	1			C-26
		補助地盤 改良工							B-7
			薬液注入 (二重管スレーナ工法)		式	1			C-27
	立坑工 (ケーシング式)								A-2
		立坑土工							B-8
			No.19-2-1 片到達立坑土工		式	1			C-28

本工事費内訳書

No.4

費目 (レベル1)	工種 (レベル2)	種別 (レベル3)	細別 (レベル4)	規格	単位	数量	単価	金額	摘要
			No.41-1 両発進立坑土工		式	1			C-29
			No.43-2 両到達立坑土工		式	1			C-30
			No.44-1 両発進立坑土工		式	1			C-31
			No.44-2 両到達立坑土工		式	1			C-32
			No.44-3 両発進立坑土工		式	1			C-33
			No.44-4 両到達立坑土工		式	1			C-34
			No.49-2-1 両発進立坑土工		式	1			C-35
			No.49-3-1 両到達立坑土工		式	1			C-36
		立坑土留工			式	1			B-9
			No.19-2-1 片到達立坑土留工		式	1			C-37
			No.41-1 両発進立坑土留工		式	1			C-38
			No.43-2 両到達立坑土留工		式	1			C-39
			No.44-1 両発進立坑土留工		式	1			C-40

本工事費内訳書

No.5

費目 (レベル1)	工種 (レベル2)	種別 (レベル3)	細別 (レベル4)	規格	単位	数量	単価	金額	摘要
			No.44-2 両到達立坑土留工		式	1			C-41
			No.44-3 両発進立坑土留工		式	1			C-42
			No.44-4 両到達立坑土留工		式	1			C-43
			No.49-2-1 両発進立坑土留工		式	1			C-44
			No.49-3-1 両到達立坑土留工		式	1			C-45
		路面覆工			式	1			B-10
			No.19-2-1 片到達立坑		式	1			C-72
			No.41-1 両発進立坑		式	1			C-71
			No.43-2 両到達立坑		式	1			C-72
			No.44-1 両発進立坑		式	1			C-71
			No.44-2 両到達立坑		式	1			C-72
			No.44-3 両発進立坑		式	1			C-71
			No.44-4 両到達立坑		式	1			C-72

本工事費内訳書

No.6

費目 (レベル1)	工種 (レベル2)	種別 (レベル3)	細別 (レベル4)	規格	単位	数量	単価	金額	摘要
			No.49-2-1 両発進立坑		式	1			C-71
			No.49-3-1 両到達立坑		式	1			C-72
	マンホール工								A-3
		組立マンホール工							B-11
			組立1号マンホール		式	1			C-71
			外副管		箇所	2			C-72
	取付管工								A-4
		取付管土工			式	1			B-12
			管路掘削		式	1			C-73
			管路埋戻し		式	1			C-75
			発生土処理 第4種建設発生土		式	1			C-77
		取付管布設工			式	1			B-13
			取付管		式	1			C-79

本工事費内訳書

No.7

費目 (レベル1)	工種 (レベル2)	種別 (レベル3)	細別 (レベル4)	規格	単位	数量	単価	金額	摘要
		取付管土留工			式	1			B-14
			アルミ矢板土留 矢板長2.0m		式	1			C-80
			アルミ矢板土留 矢板長2.5m		式	1			C-81
	マンホール布設工								A-5
		マンホール部土工			式	1			B-15
			マンホール部掘削		式	1			C-74
			マンホール部埋戻し		式	1			C-76
			発生土処理 第4種建設発生土		式	1			C-78
		マンホール部土留工			式	1			B-16
			アルミ矢板土留 矢板長3.5m		式	1			C-82
	付帯工								A-6
		舗装撤去工							B-17
			舗装版切断		式	1			C-83

本工事費内訳書

No.8

費目 (レベル1)	工種 (レベル2)	種別 (レベル3)	細別 (レベル4)	規格	単位	数量	単価	金額	摘要
			舗装版破砕		式	1			C-84
			殻運搬処理		式	1			C-85
		道路復旧工							B-18
			県道87型		式	1			C-86
			市道46型		式	1			C-87
			市道35型		式	1			C-88
		区画線工 溶融式実線白W=15cm			m	36.3			B-19
		区画線工 溶融式実線赤W=45cm			m	2.0			B-20
		安全費			式	1			B-21
	直接工事費計								

本工事費内訳書

No.9

費目 (レベル1)	工種 (レベル2)	種別 (レベル3)	細別 (レベル4)	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要
管 路									
	管きよ工 <small>(小口径推進、管径200mm、 低耐荷力式泥水一工程方式)</small>								A-7
		低耐荷力 泥水推進工							B-22
			推進用硬質塩化ビニル管 <small>(低耐荷力泥水一工程)</small>		m	38.25			C-90
		仮設備工							B-23
			支圧壁		箇所	1			C-2
			坑 口		式	1			C-91
			鏡切り <small>(小型立坑 鋼製ケーシング)</small>		箇所	2			C-4
			推進設備等 設置撤去		式	1			C-92
			掘進機 組立・整備		台	1			C-93
			掘進機 ビット補修		m	38.25			C-8
			安全退避設備		式	1			C-94
		送排泥及び汚泥水処理設備工 <small>(内径200mm低耐荷力泥水)</small>							B-24

本工事費内訳書

No.10

費目 (レベル1)	工種 (レベル2)	種別 (レベル3)	細別 (レベル4)	規格	単位	数量	単価	金額	摘要
			配管材 設置撤去工		m	27			C-10
			送泥ポンプ 据付撤去工		台	1			C-11
			排泥ポンプ 据付撤去工		台	1			C-12
			泥水処理設備 据付撤去工		基	1			C-13
			作泥材		式	1			C-95
			泥水運搬処理		m ³	7.98			C-15
		注入設備工							B-25
			注入設備工		箇所	1			C-16
		立坑内管布設工							B-26
			硬質塩化ビニル管		式	1			C-96
		推進水替工							B-27
			No.43-1 片発進立坑水替工		式	1			C-97
		補助地盤 改良工							B-28

本工事費内訳書

No.11

費目 (レベル1)	工種 (レベル2)	種別 (レベル3)	細別 (レベル4)	規格	単位	数量	単価	金額	摘要
			薬液注入 (二重管スレナ工法)		式	1			C-98
	立坑工 (ケーシング式)								A-8
		立坑土工							B-29
			No.43-1 片発進立坑土工		式	1			C-99
		立坑土留工			式	1			B-30
			No.43-1 片発進立坑土留工		式	1			C-100
		路面覆工			式	1			B-31
			No.43-1 片発進立坑		式	1			C-71
	マンホール工								A-9
		組立マンホール工							B-32
			組立1号マンホール		式	1			C-105
			外副管		箇所	1			C-106
	取付管工								A-10

本工事費内訳書

No.12

費目 (レベル1)	工種 (レベル2)	種別 (レベル3)	細別 (レベル4)	規格	単位	数量	単価	金額	摘要
		取付管土工			式	1			B-33
			管路掘削		式	1			C-107
			管路埋戻し		式	1			C-108
			発生土処理 第4種建設発生土		式	1			C-109
		取付管布設工			式	1			B-34
			取付管		式	1			C-110
		取付管土留工			式	1			B-35
			アルミ矢板土留 矢板長2.5m		式	1			C-111
	付帯工								A-11
		舗装撤去工							B-36
			舗装版切断	As	式	1			C-112
			舗装版破碎		式	1			C-113
			殻運搬処理		式	1			C-114

本工事費内訳書

No.14

費目 (レベル1)	工種 (レベル2)	種別 (レベル3)	細別 (レベル4)	規格	単位	数量	単価	金額	摘要
	国補+単費 直接工事費計								
	共通仮設費								
		運搬費(補助)			式	1			C-73
		運搬費(単費)			式	1			C-103
		事業損失防止 施設費(補助)			式	1			C-74
		事業損失防止 施設費(単費)			式	1			C-104
		技術管理費			式	1			C-75
	共通仮設費 (率分)				式	1			
共通仮設費 計									
小計 (純工事費)									
	現場管理費				式	1			
計 (工事原価)									
	一般管理費等				式	1			

A 代 価

代 価 表

内径200mm推進工
(低耐荷力式泥水一工程方式)

路線延長	L=594.10 m
管渠延長	L=585.70 m
推進延長	L=578.605 m 1式

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
低耐荷力泥水推進工 φ 200	1	式			B - 1
仮設備工 φ 200	1	式			B - 2
送排泥及び泥水処理設備工 φ 200	1	式			B - 3
注入設備工 φ 200	1	式			B - 4
立坑内管布設工 φ 200	1	式			B - 5
推進水替工 φ 200	1	式			B - 6
補助地盤改良工	1	式			B - 7
計					

代 価 表

A - 6

付 帯 工

1式

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
舗装撤去工	1	式			B - 17
道路復旧工	1	式			B - 18
区画線工 溶解式 実線 白線 W=15cm	36.3	m			B - 19
区画線工 溶解式 実線 赤線 W=45cm	2.0	m			B - 20
安全費	1	式			B - 21
計					

代 価 表

内径200mm推進工
(低耐荷力式泥水一工程方式)

路線延長	A - 7	L=40.00 m
管渠延長	L=39.10 m	
推進延長	L=38.250 m	1式

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
低耐荷力泥水推進工 φ 200	1	式			B - 22
仮設備工 φ 200	1	式			B - 23
送排泥及び泥水処理設備工 φ 200	1	式			B - 24
注入接備工 φ 200	1	式			B - 25
立坑内管布設工 φ 200	1	式			B - 26
推進水替工 φ 200	1	式			B - 27
補助地盤改良工	1	式			B - 28
計					

B 代 価

代 価 表

B - 2

仮設備工(内径200mm低耐荷力泥水)

1式

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
支圧壁	9	箇所			C - 2
坑口工 φ200	1	式			C - 3
鏡切り 小型立坑(鋼製ケーシング)	15	箇所			C - 4
推進設備等設置撤去	1	式			C - 5
推進設備等据換	1	式			C - 6
掘進機組立・整備	9	台			C - 7
掘進機ビット補修	578.61	m			C - 8
安全退避設備	1	式			C - 9
計					

代 価 表

B - 3

送排泥及び泥水処理設備工 φ200

1式

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
配管材設置撤去工	121	m			C - 10
送泥ポンプ据付撤去工	4	台			C - 11
排泥ポンプ据付撤去工	9	台			C - 12
泥水処理装置据付撤去工 定置式	4	基			C - 13
作泥材	1	式			C - 14
泥水運搬処理	79.19	m ³			C - 15
計					

代 価 表

B - 6

推進水替工(内径200mm)

1式

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
No.19-2-1片到達立坑水替工	1	式			C - 18
No.41-1両発進立坑水替工	1	式			C - 19
No.49-3-1両到達立坑水替工	1	式			C - 20
No.49-2-1両発進立坑水替工	1	式			C - 21
No.44-4両到達立坑水替工	1	式			C - 22
No.44-3両発進立坑水替工	1	式			C - 23
No.44-2両到達立坑水替工	1	式			C - 24
No.44-1両発進立坑水替工	1	式			C - 25
No.43-2両到達立坑水替工	1	式			C - 26
計					

代 価 表

B - 8

立坑土工

1式

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
No.19-2-1片到達立坑土工 φ 1500	1	式			C - 28
No.44-1両発進立坑土工 φ 2000	1	式			C - 29
No.43-2両到達立坑土工 φ 1500	1	式			C - 30
No.44-1両発進立坑土工 φ 2000	1	式			C - 31
No.44-2両到達立坑土工 φ 1500	1	式			C - 32
No.44-3両発進立坑土工 φ 2000	1	式			C - 33
No.44-4両到達立坑土工 φ 1500	1	式			C - 34
No.49-2-1両発進立坑土工 φ 2000	1	式			C - 35
No.49-3-1両到達立坑土工 MMホール φ 1200	1	式			C - 36
計					

代 価 表

B - 9

立坑土留工

1式

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
No.19-2-1片到達立坑土留工 φ 1500	1	式			C - 37
No.41-1両発進立坑土留工 φ 2000	1	式			C - 38
No.43-2両到達立坑土留工 φ 1500	1	式			C - 39
No.44-1両発進立坑土留工 φ 2000	1	式			C - 40
No.44-2両到達立坑土留工 φ 1500	1	式			C - 41
No.44-3両発進立坑土留工 φ 2000	1	式			C - 42
No.44-4両到達立坑土留工 φ 1500	1	式			C - 43
No.49-2-1両発進立坑土留工 φ 2000	1	式			C - 44
No.49-3-1両到達立坑土留工 MMホール φ 1200	1	式			C - 45
計					

代 価 表

B-10

路面覆工

1箇所

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
No.19-2-1片到達立坑 φ 1500	1	式			C - 72
No.41-1両発進立坑 φ 2000	1	式			C - 71
No.43-2両到達立坑 φ 1500	1	式			C - 72
No.44-1両発進立坑 φ 2000	1	式			C - 71
No.44-2両到達立坑 φ 1500	1	式			C - 72
No.44-3両発進立坑 φ 2000	1	式			C - 71
No.44-4両到達立坑 φ 1500	1	式			C - 72
No.49-2-1両発進立坑 φ 2000	1	式			C - 71
No.49-3-1両到達立坑 MMホール φ 1200	1	式			C - 72
計					

代 価 表

B - 23

仮設備工(内径200mm低耐荷力泥水)

1式

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
支圧壁	1	箇所			C - 2
坑口工 φ200	1	式			C - 97
鏡切り 小型立坑(鋼製ケーシング)	2	箇所			C - 4
推進設備等設置撤去	1	式			C - 98
掘進機組立・整備	1	台			C - 99
掘進機ビット補修	38.25	m			C - 8
安全退避設備	1	式			C - 100
計					

代 価 表

B - 24

送排泥及び泥水処理設備工 φ200

1式

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
配管材設置撤去工	27	m			C - 10
送泥ポンプ据付撤去工	1	台			C - 11
排泥ポンプ据付撤去工	1	台			C - 12
泥水処理装置据付撤去工 定置式	1	基			C - 13
作泥材	1	式			C - 101
泥水運搬処理	7.98	m ³			C - 15
計					

C 代 価

代 価 表

C - 1

推進用硬質塩化ビニル管 φ200
低耐荷力泥水

1m当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
推進工法用硬質塩化ビニル管 推進用SUSカラー付直管(SUSR) 呼び径200mm L=1.0m(標準)	575	本			
推進工法用硬質塩化ビニル管 呼び径200mm(先頭管)	9	本			
推進工法用硬質塩化ビニル管 呼び径200mm(最終管)	9	本			
推進工 HT-400kN	578.61	m			D - 1
推力管撤去工	578.61	m			D - 5
計					
1m当り					計/578.61m

代 価 表

C - 11

送泥ポンプ据付撤去工(低耐荷力泥水)

1台当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世話役		人			
特殊作業員		人			
配管工		人			
電工		人			
普通作業員		人			
クレーン装置付トラック運転費 4t積 2.9t吊		日			E - 1
計					

代 価 表

C - 12

排泥ポンプ据付撤去工(低耐荷力泥水)

1台当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世話役		人			
特殊作業員		人			
配管工		人			
電工		人			
普通作業員		人			
クレーン装置付トラック運転費 4t積 2.9t吊		日			E - 1
計					

代 価 表

C - 13

定置泥水処理装置据付撤去工

1基当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
電 工		人			
トラックレーン賃料 油圧伸縮ジブ型 4.9t吊		日			
計					

代 価 表

C - 16

注入設備工

1箇所当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世話役		人			
溶接工		人			
とび工		人			
電工		人			
普通作業員		人			
クレーン装置付トラック運転費 4t積 2.9t吊		日			E - 1
計					

代 価 表

C - 27

薬液注入(二重管ストレーナ)

1式

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
薬液注入工(二重管ストレーナ) NO.19-2-1片到達立坑抗口部(下流側)	6	本			D - 21
薬液注入工(二重管ストレーナ) NO.40-1到達人孔抗口部(下流側)	6	本			D - 22
薬液注入工(二重管ストレーナ) NO.41-1両発進立坑抗口部(上流側)	6	本			D - 23
薬液注入工(二重管ストレーナ) No.41-1両発進立坑抗口部(上流側)	5	本			D - 24
薬液注入工(二重管ストレーナ) No.41-1両発進立坑抗口部(下流側)	6	本			D - 25
薬液注入工(二重管ストレーナ) No.43-2両到達立坑抗口部(下流側)	6	本			D - 26
薬液注入工(二重管ストレーナ) No.44-1両発進立坑抗口部(上流側)	6	本			D - 27
薬液注入工(二重管ストレーナ) No.44-1両発進立坑抗口部(下流側)	6	本			D - 28
薬液注入工(二重管ストレーナ) No.44-2両到達立坑抗口部(上流側)	6	本			D - 29
薬液注入工(二重管ストレーナ) No.44-2両到達立坑抗口部(下流側)	6	本			D - 30
薬液注入工(二重管ストレーナ) No.44-3両発進立坑抗口部(上流側)	6	本			D - 31
薬液注入工(二重管ストレーナ) No.44-3両発進立坑抗口部(下流側)	6	本			D - 32
薬液注入工(二重管ストレーナ) No.44-4両到達立坑抗口部(上流側)	6	本			D - 33
薬液注入工(二重管ストレーナ) No.44-4両到達立坑抗口部(下流側)	6	本			D - 34

代 価 表

C - 37

立坑土留工

No.19-2-1片到達立坑土留工φ1500

1式

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
鋼製ケーシング圧入掘削	5.64	m			C - 46
底盤コンクリート	1	式			C - 54
圧入掘削設備	1	式			C - 56
鋼製ケーシング存置	3.55	m			C - 58
仮設ケーシング損料等	1	式			C - 67
立坑排水	1	箇所			C - 68
排水運搬処理	1	箇所			C - 70
ケーシング充填工 発泡モルタル	2.90	m ³			D - 57
計					

代 価 表

C - 38

立坑土留工

No.41-1 両発進立坑土留工φ2000

1式

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
鋼製ケーシング圧入掘削	6.24	m			C - 47
底盤コンクリート	1	式			C - 54
圧入掘削設備	1	式			C - 57
鋼製ケーシング存置	4.15	m			C - 59
仮設ケーシング損料等	1	式			C - 66
立坑排水	1	箇所			C - 68
排水運搬処理	1	箇所			C - 69
ケーシング充填工 発泡モルタル	8.20	m ³			D - 57
計					

代 価 表

C - 39

立坑土留工

No.43-2両到達立坑土留工φ1500

1式

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
鋼製ケーシング圧入掘削	4.36	m			C - 48
底盤コンクリート	1	式			C - 55
圧入掘削設備	1	式			C - 56
鋼製ケーシング存置	2.35	m			C - 60
仮設ケーシング損料等	1	式			C - 67
立坑排水	1	箇所			C - 68
排水運搬処理	1	箇所			C - 70
ケーシング充填工 発泡モルタル	1.81	m ³			D - 57
計					

代 価 表

C - 40

立坑土留工

No.44-1両発進立坑土留工φ2000

1式

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
鋼製ケーシング圧入掘削	5.33	m			C - 49
底盤コンクリート	1	式			C - 54
圧入掘削設備	1	式			C - 56
鋼製ケーシング存置	3.32	m			C - 61
仮設ケーシング損料等	1	式			C - 66
立坑排水	1	箇所			C - 68
排水運搬処理	1	箇所			C - 69
ケーシング充填工 発泡モルタル	6.79	m ³			D - 57
計					

代 価 表

C - 41

立坑土留工

No.44-2両到達立坑土留工φ1500

1式

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
鋼製ケーシング圧入掘削	5.40	m			C - 50
底盤コンクリート	1	式			C - 55
圧入掘削設備	1	式			C - 56
鋼製ケーシング存置	3.39	m			C - 62
仮設ケーシング損料等	1	式			C - 67
立坑排水	1	箇所			C - 68
排水運搬処理	1	箇所			C - 70
ケーシング充填工 発泡モルタル	2.75	m ³			D - 57
計					

代 価 表

C - 42

立坑土留工

No.44-3両発進立坑土留工φ2000

1式

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
鋼製ケーシング圧入掘削	5.77	m			C - 51
底盤コンクリート	1	式			C - 54
圧入掘削設備	1	式			C - 56
鋼製ケーシング存置	3.76	m			C - 63
仮設ケーシング損料等	1	式			C - 66
立坑排水	1	箇所			C - 68
排水運搬処理	1	箇所			C - 69
ケーシング充填工 発泡モルタル	7.80	m ³			D - 57
計					

代 価 表

C - 43

立坑土留工

No.44-4両到達立坑土留工φ1500

1式

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
鋼製ケーシング圧入掘削	5.89	m			C - 52
底盤コンクリート	1	式			C - 55
圧入掘削設備	1	式			C - 56
鋼製ケーシング存置	3.88	m			C - 64
仮設ケーシング損料等	1	式			C - 66
立坑排水	1	箇所			C - 68
排水運搬処理	1	箇所			C - 70
ケーシング充填工 発泡モルタル	3.19	m ³			D - 57
計					

代 価 表

C - 44

立坑土留工

No.49-2-1両発進立坑土留工φ2000

1式

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
鋼製ケーシング圧入掘削	6.45	m			C - 53
底盤コンクリート	1	式			C - 54
圧入掘削設備	1	式			C - 57
鋼製ケーシング存置	4.44	m			C - 65
仮設ケーシング損料等	1	式			C - 66
立坑排水	1	箇所			C - 68
排水運搬処理	1	箇所			C - 69
ケーシング充填工 発泡モルタル	8.70	m ³			D - 57
計					

代 価 表

C - 45

立坑土留工 (立坑兼用マンホール)

No.49-3-1 両到達立坑(MMホール)

1式

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
マンホール躯体部材	1	式			D - 63
圧入掘削積込工	1	式			D - 67
底盤コンクリート	1	式			D - 72
圧入掘削設備	1	式			D - 73
ブロック存置	1	式			D - 76
仮設ケーシング損料等	1	式			D - 77
立坑排水	1	箇所			C - 68
スライム運搬処理	1	箇所			D - 78
計					

代 価 表

C - 46

鋼製ケーシング圧入掘削

No.19-2-1片到達立坑φ1500

1式

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
圧入掘削積込み工 φ1500 砂質土	0.75	m			D - 44
圧入掘削積込み工 φ1500 粘性土	4.89	m			D - 43
ケーシング溶接工 φ1500	1	箇所			D - 45
ケーシング引上げ工 φ1500	0.90	m			D - 48
ケーシング撤去工 φ1500 No.19-2-1片到達立坑	1	箇所			D - 49
計					5.64m当り
1m当り					計/5.64m

代 価 表

C - 47

鋼製ケーシング圧入掘削

No.41-1両発進立坑φ2000

1式

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
圧入掘削積込み工 φ2000 砂質土	0.75	m			D - 42
圧入掘削積込み工 φ2000 粘性土	5.49	m			D - 41
ケーシング溶接工 φ2000	1	箇所			D - 46
ケーシング引上げ工 φ2000	0.90	m			D - 48
ケーシング撤去工 φ2000 No.41-1両発進立坑	1	箇所			D - 50
計					6.24m当り
1m当り					計/6.24m

代 価 表

C - 48

鋼製ケーシング圧入掘削

No43-2両到達立坑φ1500

1式

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
圧入掘削積込み工 φ1500 砂質土	0.60	m			D - 44
圧入掘削積込み工 φ1500 粘性土	3.76	m			D - 43
ケーシング溶接工 φ1500	1	箇所			D - 45
ケーシング引上げ工 φ1500	0.90	m			D - 48
ケーシング撤去工 φ1500 No.43-2両到達立坑	1	箇所			D - 51
計					4.36m当り
1m当り					計/4.36m

代 価 表

C - 49

鋼製ケーシング圧入掘削

No.44-1両発進立坑φ2000

1式

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
圧入掘削積込み工 φ2000 砂質土	0.60	m			D - 42
圧入掘削積込み工 φ2000 粘性土	4.73	m			D - 41
ケーシング溶接工 φ2000	1	箇所			D - 46
ケーシング引上げ工 φ2000	0.90	m			D - 48
ケーシング撤去工 φ2000 No.44-1両発進立坑	1	箇所			D - 52
計					5.33m当り
1m当り					計/5.33m

代 価 表

C - 50

鋼製ケーシング圧入掘削

No44-2両到達立坑 φ 1500

1式

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
圧入掘削積込み工 φ 1500 砂質土	0.60	m			D - 44
圧入掘削積込み工 φ 1500 粘性土	4.80	m			D - 43
ケーシング溶接工 φ 1500	1	箇所			D - 45
ケーシング引上げ工 φ 1500	0.90	m			D - 48
ケーシング撤去工 φ 1500 No.44-2両到達立坑	1	箇所			D - 53
計					5.4m当り
1m当り					計/5.4m

代 価 表

C - 51

鋼製ケーシング圧入掘削

No.44-3両発進立坑φ2000

1式

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
圧入掘削積込み工 φ2000 砂質土	0.60	m			D - 42
圧入掘削積込み工 φ2000 粘性土	5.17	m			D - 41
ケーシング溶接工 φ2000	1	箇所			D - 46
ケーシング引上げ工 φ2000	0.90	m			D - 48
ケーシング撤去工 φ2000 No.44-3両発進立坑	1	箇所			D - 54
計					5.77m当り
1m当り					計/5.77m

代 価 表

C - 52

鋼製ケーシング圧入掘削

No44-4両到達立坑 φ 1500

1式

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
圧入掘削積込み工 φ 1500 砂質土	0.80	m			D - 44
圧入掘削積込み工 φ 1500 粘性土	5.09	m			D - 43
ケーシング溶接工 φ 1500	1	箇所			D - 45
ケーシング引上げ工 φ 1500	0.90	m			D - 48
ケーシング撤去工 φ 1500 No.44-4両到達立坑	1	箇所			D - 55
計					5.89m当り
1m当り					計/5.89m

代 価 表

C - 53

鋼製ケーシング圧入掘削

No.49-2-1両発進立坑φ2000

1式

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
圧入掘削積込み工 φ2000 砂質土	0.80	m			D - 42
圧入掘削積込み工 φ2000 粘性土	5.65	m			D - 41
ケーシング溶接工 φ2000	1	箇所			D - 46
ケーシング引上げ工 φ2000	0.90	m			D - 48
ケーシング撤去工 φ2000 No.49-2-1両発進立坑	1	箇所			D - 56
計					6.45m当り
1m当り					計/6.45m

代 価 表

C - 59

鋼製ケーシング存置

No.41-1両発進立抗φ2000

1式

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
刃 先 呼び径2000用	1	個			
鋼製ケーシング 呼び径2000	4.15	m			
スクラップ(ヘビーH1)	0.892	t			
計					4.15m当り
1m当り					計/4.15m

代 価 表

C - 60

鋼製ケーシング存置
No.43-2両到達立抗φ1500

1式

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
刃 先 呼び径1500用	1	個			
鋼製ケーシング 呼び径1500用	2.35	m			
スクラップ(ヘビーH1)	0.678	t			
計					2.35m当り
1m当り					計/2.35m

代 価 表

C - 76

組立1号マンホール

1式

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位			摘 要
鉄 蓋 (受枠共) T-25	8	組			
鉄 蓋 (受枠共) T-14	1	組			
口環変形防止用調整金具 M16 L=250mm	9	組			
転落防止用梯子	9	組			
調整リング 600×100	2	個			
調整リング 600×150	7	個			
斜壁ブロック 600×900×450	6	個			
斜壁ブロック 600×900×600	3	個			
直壁ブロック 900×600	1	個			
直壁ブロック 900×1200	6	個			
直壁ブロック 900×1500	2	個			
直壁ブロック 900×1800	3	個			

代 価 表

C - 76

〈続〉組立1号マンホール

1式

種 別 ・ 形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
躯体ブロック 900×1800	8	個			
躯体ブロック(深型) 900×600	1	個			
底版ブロック t=130	9	個			
削 孔 費(1号マンホール) 塩ビ管 φ 200mm	10	箇所			
削 孔 費(1号マンホール) 塩ビ管 φ 150mm	1	箇所			
無収縮超早強モルタル 25kg入り	16.1	袋			
ブロック据付工 H=3.0m以下	1	箇所			
ブロック据付工 H=3.0~4.0m	2	箇所			
ブロック据付工 H=4.0~6.0m	6	箇所			
底 部 工	1	式			D - 92
計					

代 価 表

C - 84

取 付 管 (硬質塩化ビニル管)

取 付 管 部

1式

種 別 ・ 形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
下水キャップ (止水ゴム付)	13	個			
取付管布設及び支管取付工 硬質塩化ビニル管	4	箇所			
〃	9	〃			
取付管推進工 (ボーリング方式)	1	式			
計					

代 価 表

C - 96

推進用硬質塩化ビニル管 φ200
低耐荷力泥水

1m当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
推進工法用硬質塩化ビニル管 推進用SUSカラー付直管(SUSR) 呼び径200mm L=1.0m(標準)	38	本			
推進工法用硬質塩化ビニル管 呼び径200mm(先頭管)	1	本			
推進工法用硬質塩化ビニル管 呼び径200mm(最終管)	1	本			
推進工 HT-400kN	38.25	m			D - 95
推力管撤去工	38.25	m			D - 5
計					計/38.25m
1m当り					計/38.25m

代 価 表

C-106

立坑土留工

No.43-1片発進立抗土留工 φ2000

1式

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
鋼製ケーシング圧入掘削	4.41	m			C - 107
底盤コンクリート	1	式			C - 54
圧入掘削設備	1	式			C - 56
鋼製ケーシング存置	2.40	m			C - 108
仮設ケーシング損料等	1	式			C - 66
立坑排水	1	箇所			C - 68
排水運搬処理	1	箇所			C - 69
ケーシング充填工 発泡モルタル	4.42	m ³			D - 57
計					

代 価 表

C - 107

鋼製ケーシング圧入掘削

No.43-1片発進立坑φ2000

1式

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
圧入掘削積込み工 φ2000 砂質土	0.60	m			D - 42
圧入掘削積込み工 φ2000 粘性土	3.81	m			D - 41
ケーシング溶接工 φ2000	1	箇所			D - 46
ケーシング引上げ工 φ2000	0.90	m			D - 48
ケーシング撤去工 φ2000 No.43-1片発進立坑	1	箇所			D - 100
計					4.41m当り
1m当り					計/4.41m

代 価 表

C - 111

組立1号マンホール

1式

種 別 ・ 形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
鉄 蓋 (受 枠 共) T-25	1	組			
口環変形防止用調整金具 M16 L=250mm	1	組			
転落防止用梯子	1	組			
調整リング 600×150	1	個			
斜壁ブロック 600×900×450	1	個			
直壁ブロック 900×600	1	個			
躯体ブロック 900×1800	1	個			
底版ブロック t=130	1	個			
無収縮超早強モルタル 25kg入り	2.3	袋			
ブロック据付工 H=3.0~4.0m	1	箇所			
底 部 工	1	式			D - 102
計					

D 代 価

代 価 表

D - 1

推進工(低耐荷力泥水)

1m当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
遅硬性滑材	83.6	ℓ			
滑材	129.2	ℓ			
クレーン装置付トラック運転工 4t積 2.9t吊		日			E - 1
推進工機械器具損料(1) HT=400kN		日			D - 2
推進工機械器具損料(2)		日			D - 3
推進工機械器具損料(3)		日			D - 4
諸雑費	1	式			
計					1日当り
1m当り					

代 価 表

D - 4

推進工機械器具損料(3)
(φ200泥水方式1m管)

1日当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
送泥ポンプ		日			
排泥ポンプ		日			
立坑バイパス装置		日			
排泥水流量測定装置		日			
ユニット式泥水処理装置		日			
計					

代 価 表

D - 5

推力管撤去工(低耐荷力泥水)

1m当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
クレーン装置付トラック運転費 4t積 2.9t吊		日			E - 1
計					1日当り
1m当り					

代 価 表

D-7

坑口工(低耐荷力泥水)

φ200 ケーシング立坑

1箇所当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
溶 接 工		人			
普通作業員		人			
止水器 小型立坑用 Bタイプ	1	組			
鋼材溶接工	1.90	m			E-3
鋼材切断工	3.80	m			E-4
クレーン装置付トラック運転費 4t積 2.9t吊		日			E-1
計					

代 価 表

D - 8

坑口工(低耐荷力泥水)

φ 200 既設人孔

1箇所当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
止水器	1	組			
アンカーボルト φ 12×100mm	8	本			
急結止水セメント	16	kg			
はつり工		人			
普通作業員		人			
計					

代 価 表

D - 10

推進設備工(低耐荷力泥水)

1箇所当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世話役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
電工		人			
クレーン装置付トラック運転費 4t積 2.9t吊		日			E - 1
諸雑費	1.0	式			
計					
推進設備据換え工は、推進設備工の50%を計上する。					

代 価 表

D - 11

掘進機分割据付工

1台当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世話役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
クレーン装置付トラック運転費 4t積 2.9t吊		日			E - 1
諸雑費	1	式			
計					

代 価 表

D - 12

掘進機分割搬出工

1台当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世話役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
クレーン装置付トラック運転費 4t積 2.9t吊		日			E - 1
諸雑費	1	式			
計					

代 価 表

D - 13

掘進機組立・整備工

1台当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世話役		人			
機械工		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
クレーン装置付トラック運転費 4t積 2.9t吊		日			E - 1
鋼 材	0.5	t			
消耗部品費	1.0	式			
試運転調整工	1.0	式			
計					

代 価 表

D - 14

掘進機ビット補修工

1m当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世話役		人			
特殊作業員		人			
溶接工		人			
普通作業員		人			
酸素	7.0	m ³			
アセチレン	2.8	kg			
溶接棒 高張力鋼用	1.0	kg			
溶接棒 硬化肉盛用	0.2	kg			
カッタービット	4.0	個			
外周カッタービット	4.0	個			
溶接機損料 250A		日			
電力料	8.0	kWh			

代 価 表

D - 15

安全退避設備設置撤去工

1箇所当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世話役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
とび工		人			
クレーン装置付トラック運転費 4t積 2.9t吊		日			E - 1
諸雑費	1	式			
計					

代 価 表

D - 16

泥水処分工

100m³当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
汚泥吸排車運転 8t車		日			E - 5
諸雑費	1	式			
計					100m ³ 当り
1m ³ 当り					計/100m ³

代 価 表

D - 17

硬質塩化ビニル管200mm布設工

1m当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
諸雑費	1	式			
計					10m当り
1m当り					計/10m

代 価 表

D - 21

薬液注入工(单相式)

NO.19-2-1片到達進立坑 坑口部(下流側)

1本当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
注入材料 懸濁型	889	ℓ			
ボーリングマシン損料 油圧式 5.5kw		日			
薬液注入ポンプ損料 5~20ℓ/min×2		日			
削孔消耗材料費 砂質土	0.750	m			
削孔消耗材料費 粘性土	4.657	m			
注入消耗材料費	0.889	kℓ			
諸雑費	1	式			
計					

代 価 表

D - 22

薬液注入工(单相式)

NO.40-1到達人孔 坑口部(下流側)

1本当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
注入材料 溶液型	269	ℓ			
注入材料 懸濁型	517	ℓ			
ボーリングマシン損料 油圧式 5.5kw		日			
薬液注入ポンプ損料 5~20ℓ/min×2		日			
削孔消耗材料費 砂質土	0.750	m			
削孔消耗材料費 粘性土	2.650	m			
注入消耗材料費	0.786	kℓ			
諸雑費	1	式			
計					

代 価 表

D - 23

薬液注入工(单相式)

NO.41-1両発進立坑 坑口部(上流側)

1本当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
注入材料 懸濁型	869	ℓ			
ボーリングマシン損料 油圧式 5.5kw		日			
薬液注入ポンプ損料 5~20ℓ/min×2		日			
削孔消耗材料費 砂質土	0.750	m			
削孔消耗材料費 粘性土	5.037	m			
注入消耗材料費	0.869	kℓ			
諸雑費	1	式			
計					

代 価 表

D - 24

薬液注入工(单相式)

NO.41-1 両発進立坑 坑口部(上流側)

1本当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
注入材料 溶液型	256	ℓ			
注入材料 懸濁型	612	ℓ			
ボーリングマシン損料 油圧式 5.5kw		日			
薬液注入ポンプ損料 5~20ℓ/min×2		日			
削孔消耗材料費 砂質土	0.750	m			
削孔消耗材料費 粘性土	3.170	m			
注入消耗材料費	0.868	kℓ			
諸雑費	1	式			
計					

代 価 表

D - 25

薬液注入工(单相式)

NO.41-1 両発進立坑 坑口部(下流側)

1本当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
注入材料 懸濁型	869	ℓ			
ボーリングマシン損料 油圧式 5.5kw		日			
薬液注入ポンプ損料 5~20ℓ/min×2		日			
削孔消耗材料費 砂質土	0.750	m			
削孔消耗材料費 粘性土	5.057	m			
注入消耗材料費	0.869	kℓ			
諸雑費	1	式			
計					

代 価 表

D - 26

薬液注入工(单相式)

NO.43-2 両到達立坑 坑口部(下流側)

1本当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
注入材料 溶液型	218	ℓ			
注入材料 懸濁型	667	ℓ			
ボーリングマシン損料 油圧式 5.5kw		日			
薬液注入ポンプ損料 5~20ℓ/min×2		日			
削孔消耗材料費 砂質土	0.600	m			
削孔消耗材料費 粘性土	3.650	m			
注入消耗材料費	0.885	kℓ			
諸雑費	1	式			
計					

代 価 表

D - 27

薬液注入工(单相式)

NO.44-1 両発進立坑 坑口部(上流側)

1本当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
注入材料 溶液型	213	ℓ			
注入材料 懸濁型	683	ℓ			
ボーリングマシン損料 油圧式 5.5kw		日			
薬液注入ポンプ損料 5~20ℓ/min×2		日			
削孔消耗材料費 砂質土	0.600	m			
削孔消耗材料費 粘性土	3.788	m			
注入消耗材料費	0.896	kℓ			
諸雑費	1	式			
計					

代 価 表

D - 28

薬液注入工(单相式)

NO.44-1両発進立坑 坑口部(下流側)

1本当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
注入材料 溶液型	109	ℓ			
注入材料 懸濁型	774	ℓ			
ボーリングマシン損料 油圧式 5.5kw		日			
薬液注入ポンプ損料 5~20ℓ/min×2		日			
削孔消耗材料費 砂質土	0.600	m			
削孔消耗材料費 粘性土	4.374	m			
注入消耗材料費	0.883	kℓ			
諸雑費	1	式			
計					

代 価 表

D - 29

薬液注入工(单相式)

NO.44-2両到達立坑 坑口部(上流側)

1本当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
注入材料 溶液型	45	ℓ			
注入材料 懸濁型	850	ℓ			
ボーリングマシン損料 油圧式 5.5kw		日			
薬液注入ポンプ損料 5~20ℓ/min×2		日			
削孔消耗材料費 砂質土	0.600	m			
削孔消耗材料費 粘性土	4.597	m			
注入消耗材料費	0.895	kℓ			
諸雑費	1	式			
計					

代 価 表

D - 30

薬液注入工(单相式)

NO.44-2両到達立坑 坑口部(下流側)

1本当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
注入材料 溶液型	23	ℓ			
注入材料 懸濁型	866	ℓ			
ボーリングマシン損料 油圧式 5.5kw		日			
薬液注入ポンプ損料 5~20ℓ/min×2		日			
削孔消耗材料費 砂質土	0.600	m			
削孔消耗材料費 粘性土	4.647	m			
注入消耗材料費	0.889	kℓ			
諸雑費	1	式			
計					

代 価 表

D - 31

薬液注入工(单相式)

NO.44-3両発進立坑 坑口部(上流側)

1本当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
注入材料 懸濁型	869	ℓ			
ボーリングマシン損料 油圧式 5.5kw		日			
薬液注入ポンプ損料 5~20ℓ/min×2		日			
削孔消耗材料費 砂質土	0.600	m			
削孔消耗材料費 粘性土	4.797	m			
注入消耗材料費	0.869	kℓ			
諸雑費	1	式			
計					

代 価 表

D - 32

薬液注入工(单相式)

NO.44-3両発進立坑 坑口部(下流側)

1本当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
注入材料 懸濁型	869	ℓ			
ボーリングマシン損料 油圧式 5.5kw		日			
薬液注入ポンプ損料 5~20ℓ/min×2		日			
削孔消耗材料費 砂質土	0.600	m			
削孔消耗材料費 粘性土	4.817	m			
注入消耗材料費	0.869	kℓ			
諸雑費	1	式			
計					

代 価 表

D - 33

薬液注入工(单相式)

NO.44-4両到達立坑 坑口部(上流側)

1本当り

種 別・形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
注入材料 懸濁型	889	ℓ			
ボーリングマシン損料 油圧式 5.5kw		日			
薬液注入ポンプ損料 5~20ℓ/min×2		日			
削孔消耗材料費 砂質土	0.800	m			
削孔消耗材料費 粘性土	4.887	m			
注入消耗材料費	0.889	kℓ			
諸雑費	1	式			
計					

代 価 表

D - 34

薬液注入工(单相式)

NO.44-4両到達立坑 坑口部(下流側)

1本当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
注入材料 懸濁型	889	ℓ			
ボーリングマシン損料 油圧式 5.5kw		日			
薬液注入ポンプ損料 5~20ℓ/min×2		日			
削孔消耗材料費 砂質土	0.800	m			
削孔消耗材料費 粘性土	4.937	m			
注入消耗材料費	0.889	kℓ			
諸雑費	1	式			
計					

代 価 表

D - 35

薬液注入工(单相式)

NO.49-2-1両発進立坑 坑口部(上流側)

1本当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
注入材料 懸濁型	869	ℓ			
ボーリングマシン損料 油圧式 5.5kw		日			
薬液注入ポンプ損料 5~20ℓ/min×2		日			
削孔消耗材料費 砂質土	0.800	m			
削孔消耗材料費 粘性土	5.277	m			
注入消耗材料費	0.869	kℓ			
諸雑費	1	式			
計					

代 価 表

D - 36

薬液注入工(单相式)

NO.49-2-1両発進立坑 坑口部(下流側)

1本当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
注入材料 懸濁型	947	ℓ			
ボーリングマシン損料 油圧式 5.5kw		日			
薬液注入ポンプ損料 5~20ℓ/min×2		日			
削孔消耗材料費 砂質土	0.800	m			
削孔消耗材料費 粘性土	5.297	m			
注入消耗材料費	0.947	kℓ			
諸雑費	1	式			
計					

代 価 表

D - 37

薬液注入工(单相式)

NO.49-3-1両到達立坑 坑口部(上流側)

1本当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
注入材料 懸濁型	889	ℓ			
ボーリングマシン損料 油圧式 5.5kw		日			
薬液注入ポンプ損料 5~20ℓ/min×2		日			
削孔消耗材料費 砂質土	0.800	m			
削孔消耗材料費 粘性土	5.407	m			
注入消耗材料費	0.889	kℓ			
諸雑費	1	式			
計					

代 価 表

D - 38

薬液注入工(单相式)

NO.49-3-1両到達立坑 坑口部(下流側)

1本当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
注入材料 懸濁型	854	ℓ			
ボーリングマシン損料 油圧式 5.5kw		日			
薬液注入ポンプ損料 5~20ℓ/min×2		日			
削孔消耗材料費 砂質土	0.800	m			
削孔消耗材料費 粘性土	5.297	m			
注入消耗材料費	0.854	kℓ			
諸雑費	1	式			
計					

代 価 表

D - 39

薬液注入設備据付・解体

車上プラント

1現場当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
トラック運転 クレーン装置付 4t積 2.9t吊		時間			E - 6
トラック損料 4～4.5t積		日			
諸雑費	1	式			
小計					
トラック損料(注入時)		日			E - 7
計					

代 価 表

D - 40

埋戻し工(再生砂)

人力

1m³当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
普通作業員		人			
埋戻土 再生砂	126	m ³			
タンバ締め固め	100	〃			施工P-22
諸雑費	1	式			
計					100m ³ 当り
1m ³ 当り					計/100m ³

代 価 表

D - 41

圧入掘削積込み工

φ2000(粘性土)

1m当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
圧入機運転費 機関出力42kw(57PS)		時間			E - 8
クラムシェル運転費 テレスコピック式 0.40m ³		時間			E - 12
ラフテレーンクレーン賃料 油圧伸縮ジブ型 16t吊		日			
諸雑費	1	式			
計					

代 価 表

D - 42

圧入掘削積込み工

φ2000(砂質土)

1m当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
圧入機運転費 機関出力42kw(57PS)		時間			E - 8
クラムシェル運転費 テレスコピック式 0.40m ³		時間			E - 12
ラフテレーンクレーン賃料 油圧伸縮ジブ型 16t吊		日			
諸雑費	1	式			
計					

代 価 表

D - 43

圧入掘削積込み工

φ1500(粘性土)

1m当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
圧入機運転費 機関出力42kw(57PS)		時間			E - 8
クラムシェル運転費 テレスコピック式 0.20m ³		時間			E - 10
ラフテレーンクレーン賃料 油圧伸縮ジブ型 16t吊		日			
諸雑費	1	式			
計					

代 価 表

D - 44

圧入掘削積込み工

φ1500(砂質土)

1m当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
圧入機運転費 機関出力42kw(57PS)		時間			E - 8
クラムシェル運転費 テレスコピック式 0.20m ³		時間			E - 10
ラフテレーンクレーン賃料 油圧伸縮ジブ型 16t吊		日			
諸雑費	1	式			
計					

代 価 表

D - 47

ケーシング溶接工

1m当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
溶 接 工		人			
諸 雑 費	1	式			
計					10m当り
1m当り					計/10m

代 価 表

D - 48

ケーシング引上げ工

φ1500～2000

1m当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
圧入機運転費 機関出力42kw(57PS)		時間			E - 8
ラフテレーンクレーン賃料 油圧伸縮ジブ型 16t吊		日			
諸雑費	1	式			
計					10m当り
1m当り					計÷10m

代 価 表

D - 49

ケーシング撤去工

φ1500 NO.19-2-1 片到達立坑

1箇所当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
クレーン装置付トラック運転費 4t積 2.9t吊		時間			E - 6
ケーシング切断工	10.5	m			E - 14
諸雑費	1	式			
計					

代 価 表

D - 50

ケーシング撤去工

φ2000 NO.41-1両発進立坑

1箇所当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
クレーン装置付トラック運転費 4t積 2.9t吊		時間			E - 6
ケーシング切断工	12.1	m			E - 14
諸雑費	1	式			
計					

代 価 表

D - 51

ケーシング撤去工

φ1500 NO43-2両到達立坑

1箇所当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
クレーン装置付トラック運転費 4t積 2.9t吊		時間			E - 6
ケーシング切断工	10.5	m			E - 14
諸雑費	1	式			
計					

代 価 表

D - 52

ケーシング撤去工

φ2000 NO44-1両発進立坑

1箇所当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
クレーン装置付トラック運転費 4t積 2.9t吊		時間			E - 6
ケーシング切断工	12.2	m			E - 14
諸雑費	1	式			
計					

代 価 表

D - 53

ケーシング撤去工

φ1500 NO44-2両到達立坑

1箇所当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
クレーン装置付トラック運転費 4t積 2.9t吊		時間			E - 6
ケーシング切断工	10.4	m			E - 14
諸雑費	1	式			
計					

代 価 表

D - 54

ケーシング撤去工

φ2000 NO44-3両発進立坑

1箇所当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
クレーン装置付トラック運転費 4t積 2.9t吊		時間			E - 6
ケーシング切断工	12.0	m			E - 14
諸雑費	1	式			
計					

代 価 表

D - 55

ケーシング撤去工

φ1500 NO44-4両到達立坑

1箇所当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
クレーン装置付トラック運転費 4t積 2.9t吊		時間			E - 6
ケーシング切断工	10.4	m			E - 14
諸雑費	1	式			
計					

代 価 表

D - 56

ケーシング撤去工

φ2000 NO49-2-1両発進立坑

1箇所当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
クレーン装置付トラック運転費 4t積 2.9t吊		時間			E - 6
ケーシング切断工	12.1	m			E - 14
諸雑費	1	式			
計					

代 価 表

D - 57

ケーシング充填工

1m³当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
注入材料	11.4	m ³			E - 16
諸雑費	1	式			
計					10m ³ 当り
1m ³ 当り					

代 価 表

D - 58

底盤コンクリート打設工

1m³当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
コンクリート 30-18-20N(25N)	10.4	m ³			
諸雑費	1	式			
計					10m ³ 当り
1m ³ 当り					計/10m ³

代 価 表

D - 59

機械設置撤去工

φ2000以下

1回当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
圧入機運転費 機関出力42kw(57PS)		時間			E - 8
ラフテレーンクレーン賃料 油圧伸縮ジブ型 16t吊		日			
諸雑費	1	式			
計					

代 価 表

D - 60

機 械 退 避 ・ 再 設 置 工

φ 2000以下

1回当り

種 別 ・ 形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特 殊 作 業 員		人			
普 通 作 業 員		人			
圧入機運転費 機関出力42kw(57PS)		時間			E - 8
ラフテレーンクレーン賃料 油圧伸縮ジブ型 16t吊		日			
諸 雑 費	1	式			
計					

代 価 表

D - 62

スライム処理工

φ2000以下

1箇所当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
諸雑費	1	式			
計					

代 価 表

D - 63

マンホール築造工

1箇所当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
鉄 蓋 (受枠共) T-25 φ900	1	組			
調整リング 900×100	1	組			
転落防止用梯子(φ900) ロック付	1	組			
床板斜壁 1200×900×300	1	組			
足掛け金物取付工	20	個			D - 64
ブロック据付工	1	個			D - 65
目地工	4	箇所			D - 66
削孔費(2号マンホール) 塩ビ管 φ200mm	2	〃			
無収縮超早強モルタル 25kg入り	0.7	袋			
計					

代 価 表

D - 65

ブロック据付工

1箇所当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
トラッククレーン賃料 油圧伸縮ジブ型4.9t吊		日			
諸雑費	1	式			
計					

代 価 表

D - 68

圧入掘削積込み工 ϕ 1200
砂質土N \leq 30

1m当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
圧入機運転費 機関出力37kw		時間			
クラムシェル運転費 テレスコピック式 0.20m ³		時間			E - 10
トラッククレーン賃料 油圧伸縮ジブ型 4.9t吊		日			
諸雑費	1	式			
計					

代 価 表

D - 69

圧入掘削積込み工 ϕ 1200
粘性土N \leq 5

1m当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
圧入機運転費 機関出力37kw		時間			E - 9
クラムシェル運転費 テレスコピック式 0.20m ³		時間			E - 10
トラッククレーン賃料 油圧伸縮ジブ型 4.9t吊		日			
諸雑費	1	式			
計					

代 価 表

D - 70

仮設ケーシング設置・撤去工

1箇所当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
圧入機運転費 機関出力37kw		時間			E - 9
トラッククレーン賃料 油圧伸縮ジブ型 4.9t吊		日			
諸雑費	1	式			
計					

代 価 表

D - 74

機械設置撤去工

1回当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
圧入機運転費 機関出力37kw		時間			E - 9
ラフテレーンクレーン賃料 油圧伸縮ジブ型 25t吊		日			
諸雑費	1	式			
計					

代 価 表

D - 75

機械退避・再配置工

1回当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
圧入機運転費 機関出力37kw		時間			E - 9
ラフテレーンクレーン賃料 油圧伸縮ジブ型 25t吊		日			
トラック運転費 4t積		時間			E - 18
トラック運転費 11t積		時間			E - 19
諸雑費	1	式			
計					

代 価 表

D - 76

コンクリート製ブロック存置(No.49-3-1)

1式

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
鋼製刃口 内径1200mm用	1	個			
坑口取付壁 φ1200×1200	1	個			
直壁 φ1200×1800	2	個			
直壁 φ1200×1500	1	個			
SPカラー	1	個			
坑口部材 φ200 坑口止水器	2	組			
計					

代 価 表

D - 80

円形覆工板設置工

φ2000以下

1箇所当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
クレーン装置付トラック運転費 4t積 2.9t吊		時間			E - 6
諸雑費	1	式			
計					

代 価 表

D - 83

観 測 井 設 置 工

10m当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
普通作業員		人			
配管工		人			
硬質塩化ビニル管 φ40mm(VU)	10.3	m			
砂(荒目)	0.04	m ³			
計					10m当り
1m当り					計/10m

代 価 表

D - 84

機 械 掘 削 工

バックホウ 0.28m³

1m³当り

種 別 ・ 形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
普 通 作 業 員		人			
バックホウ運転 油圧式クローラ型 0.28m ³		時間			E - 21
諸 雑 費	1	式			
計					100m ³ 当り
1m ³ 当り					計/100m ³

代 価 表

D - 85

埋戻し工 (再生砂)

バックホウ 0.28m³

1m³当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
普通作業員		人			
埋戻土 再生砂	126	m ³			
バックホウ運転 油圧式クローラ型 0.28m ³		時間			E - 21
タンパ締固め	100	m ³			
諸雑費	1	式			
計					100m ³ 当り
1m ³ 当り					計/100m ³

代 価 表

D - 87

アルミ矢板建込・引抜工

矢板長 2.0m (両側分)

1.5<掘削深≤1.8

1m当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
バックホウ運転 油圧式クローラ型 0.28m ³		時間			E - 21
トラッククレーン賃料 油圧伸縮ジブ型 4.9t吊		日			
諸雑費	1	式			
計					100m当り
1m当り					計/100m

代 価 表

D - 88

アルミ矢板建込・引抜工

矢板長 2.5m 2段 (両側分) 2.00<掘削深≤2.30

1m当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
バックホウ運転 油圧式クローラ型 0.28m ³		時間			E - 21
トラッククレーン賃料 油圧伸縮ジブ型 4.9t吊		日			
諸雑費	1	式			
計					100m当り
1m当り					計/100m

代 価 表

D - 89

アルミ矢板建込・引抜工

矢板長 3.5m 2段 (両側分) 2.80<掘削深≤3.00

1m当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
バックホウ運転 油圧式クローラ型 0.28m ³		時間			E - 22
トラッククレーン賃料 油圧伸縮ジブ型 4.9t吊		日			
諸雑費	1	式			
計					100m当り
1m当り					計/100m

代 価 表

D - 90

土 留 支 保 工

軽量金属支保工 1段梁(水圧サポート)

1m当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
諸雑費	1	式			
計					100m当り
1m当り					計/100m

代 価 表

D - 91

土 留 支 保 工

軽量金属支保工 2段梁(水圧サポート)

1m当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
諸雑費	1	式			
計					100m当り
1m当り					計/100m

代 価 表

D - 92

底 部 工 (組立1号マンホール)

1式

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
インバートコンクリート工 18N/mm ² 小型	1.3	m ³			施工P - 1
モルタル上塗り工 配合1:2 厚2cm	6.9	m ²			E - 20
調整コンクリート工 18N/mm ² 無筋	1.2	m ³			施工P - 2
同型枠工	4.6	m ²			施工P - 3
基礎砕石	1.0	m ²			施工P - 20
計					

代 価 表

D - 93

外副管取付工

1式

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
硬質塩化ビニル管 φ 150mm 薄肉管(VU)	3.45	m			
90° 曲管 φ 150	2	個			
副管用支管	2	個			
接着受口カラー φ 150	2	個			
諸雑費	1	式			
計					

代 価 表

D - 95

推進工(低耐荷力泥水)

1m当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
遅硬性滑材	79.2	ℓ			
滑材	122.4	ℓ			
クレーン装置付トラック運転工 4t積 2.9t吊		日			E - 1
推進工機械器具損料(1) HT-400kN		日			D - 2
推進工機械器具損料(2)		日			D - 96
推進工機械器具損料(3)		日			D - 4
諸雑費	1	式			
計					1日当り
1m当り					

代 価 表

D - 97

薬液注入工(单相式)

NO.43-1 片発進立坑 坑口部(下流側)

1本当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
注入材料 溶液型	213	ℓ			
注入材料 懸濁型	590	ℓ			
ボーリングマシン損料 油圧式 5.5kw		日			
薬液注入ポンプ損料 5~20ℓ/min×2		日			
削孔消耗材料費 砂質土	0.600	m			
削孔消耗材料費 粘性土	3.550	m			
注入消耗材料費	0.803	kℓ			
諸雑費	1	式			
計					

代 価 表

D - 98

薬液注入工(单相式)

NO.43-2 両到達立坑 坑口部(上流側)

1本当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世話役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
注入材料 溶液型	218	ℓ			
注入材料 懸濁型	667	ℓ			
ボーリングマシン損料 油圧式 5.5kw		日			
薬液注入ポンプ損料 5~20ℓ/min×2		日			
削孔消耗材料費 砂質土	0.600	m			
削孔消耗材料費 粘性土	3.650	m			
注入消耗材料費	0.885	kℓ			
諸雑費	1	式			
計					

代 価 表

D - 99

薬液注入設備据付・解体

車上プラント

1現場当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
トラック運転 クレーン装置付 4t積 2.9t吊		時間			E - 6
トラック損料 4～4.5t積		日			
諸雑費	1	式			
小計					
トラック損料(注入時)		日			E - 7
計					

代 価 表

D - 100

ケーシング撤去工

φ2000 NO.43-1 片発進立坑

1箇所当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
クレーン装置付トラック運転費 4t積 2.9t吊		時間			E - 6
ケーシング切断工	11.9	m			E - 14
諸雑費	1	式			
計					

代 価 表

D - 101

アルミ矢板建込・引抜工

矢板長 2.5m (両側分)

1.8<掘削深≤2.0

1m当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
バックホウ運転 油圧式クローラ型 0.28m ³		時間			E - 21
トラッククレーン賃料 油圧伸縮ジブ型 4.9t吊		日			
諸雑費	1	式			
計					100m当り
1m当り					計/100m

代 価 表

D - 103

外副管取付工

1式

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
特殊作業員		人			
普通作業員		人			
硬質塩化ビニル管 φ 150mm 薄肉管(VU)	3.45	m			
90° 曲管 φ 150	1	個			
副管用支管	1	個			
接着受口カラー φ 150	1	個			
諸雑費	1	式			
計					

E 代 価

代 価 表

E - 3

鋼 材 溶 接 工

1m当り

種 別 ・ 形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
溶 接 工		人			
普 通 作 業 員		人			
電 力 量 料 金	2.7	kwh			
溶 接 棒 径5.0mm	0.4	kg			
溶 接 機 損 料 250A		日			
諸 雑 費	1	式			
計					

代 価 表

E - 4

鋼材切断工

1m当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
溶 接 工		人			
普通作業員		人			
酸 素	0.163	m ³			
アセチレン	0.028	kg			
諸雑費	1	式			
計					

代 価 表

E - 14

ケーシング切断工

1m当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
世 話 役		人			
溶 接 工		人			
普通作業員		人			
諸雑費	1	式			
計					10m当り
1m当り					計/10m

代 価 表

E - 23

ダンプトラック運転費

4t積

1日当り

種 別 ・ 形状寸法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
一般運転手		人			
燃 料 費 軽 油		ℓ			
機械損料 普通・ディーゼル4t積		供用日			
タイヤ損耗費及び補修費 良好		供用日			
諸雑費	1	式			
計					

施工パッケージ代価

代 価 表

【積算地区】 名称・規格		【積算地区】 摘要		【標準地区】 名称・規格		【標準地区】 摘要	
【積算地区】 名称・規格	構成比	【積算地区】 単価	【積算地区】 摘要	【標準地区】 名称・規格	【標準地区】 単価	【標準地区】 摘要	
コンクリート 無筋構造物 打設地上高さ2m以下 養生無し 小運搬無し				1 m3 当り一位代価表			
K 機械	0.00%						
R 労務	29.27%						
R1 普通作業員	12.35%			普通作業員			
R2 特殊作業員	8.61%			特殊作業員			
R3 土木一般世話役	6.40%			土木一般世話役			
Z 材料	70.73%						
Z1 生コンクリート 18-8-25(20) 水セメント比指定無し	70.73%			生コンクリート 高炉 24-12-25(20) W/C.55%			
							積算単価 (基準単価)
P = 積算単価(積算地区,積算年月) P = 基準地区単価(東京17区,基準年月)							

代 価 表

型枠 一般型枠 無筋構造物		1 m3 当り一位代価表				
【積算地区】 名称・規格	構成比	【積算地区】 単価	【積算地区】 摘要	【基準地区】 名称・規格	【基準地区】 単価	【基準地区】 摘要
K 機械	0.00%					
R 労務	100.00%					
R1 型枠工	48.01%			型枠工		
R2 普通作業員	24.37%			普通作業員		
R3 土木一般世話役	8.93%			土木一般世話役		
Z 材料	0.00%					
					(基準単価 積算単価)	

P = 積算単価(積算地区,積算年月)
P = 基準地区単価(東京17区,基準年月)

代 価 表

舗装版切断 アスファルト舗装版 厚さ15cm以下		1 m当り	
【積算地区】 名称・規格	構成比	【積算地区】 単 価	【積算地区】 摘 要
【基準地区】 名称・規格		【基準地区】 単 価	【基準地区】 摘 要
K 機械	6.53%		
K1 コンクリートカッタ(ハキューム式・湿式) 切削深20cm級	4.41%		コンクリートカッタ(ハキューム式・湿式) 切削深20cm級
R 労務	52.76%		
R1 特殊作業員	18.31%		特殊作業員
R2 土木一般世話役	9.40%		土木一般世話役
R3 普通作業員	7.95%		普通作業員
Z 材料	40.71%		
Z1 コンクリートカッタ(プレート)径22インチ	38.03%		コンクリートカッタ プレート径22インチ
Z2 ガソリン レギュレー	1.81%		ガソリン レギュレー スタンド (基準単価 積算単価)

P = 積算単価(積算地区,積算年月)
P = 基準地区単価(東京17区,基準年月)

舗装版切断 アスファルト舗装版 厚さ15cmを超え30cm以下		1 m当り	
【積算地区】 名称・規格	【積算地区】 構成比	【積算地区】 単 価	【積算地区】 摘 要
【基準地区】 名称・規格	【基準地区】 単 価	【基準地区】 摘 要	【基準地区】 摘 要
K 機械	11.87%		
K1 コンクリートカッタ(ハキューム式・湿式) 切削深30cm級	8.02%		コンクリートカッタ(ハキューム式・湿式) 切削深30cm級
R 労務	37.95%		
R1 特殊作業員	13.13%		特殊作業員
R2 土木一般世話役	6.78%		土木一般世話役
R3 普通作業員	5.73%		普通作業員
Z 材料	50.18%		
Z1 コンクリートカッタ(フレート)径30インチ	22.55%		コンクリートカッタ フレート径30インチ
Z2 コンクリートカッタ(フレート)径22インチ	15.45%		コンクリートカッタ(フレート)径22インチ
Z3 コンクリートカッタ(フレート)径14インチ	9.45%		コンクリートカッタ(フレート)径14インチ
Z4 ガリン レギュラー	1.85%		ガリン レギュラー スタント (基準単価 積算単価)

P' = 積算単価(積算地区,積算年月)
P = 基準地区単価(東京17区,基準年月)

代 価 表

舗装版破砕		【積算地区】		【積算地区】		【積算地区】		【基準地区】		【基準地区】	
アスファルト舗装版		名称・規格		構成比		単価		名称・規格		単価	
積込作業有 障害等無 振動対策不要 舗装版厚10cm以下		1 m ² 当り		【積算地区】 摘要		【積算地区】 摘要		【基準地区】 摘要		【基準地区】 摘要	
K	機械			8.78%							
K1	ハックホク(クローラー型・排出ガス対策型) 第2次基準値 山積0.45m3(平積0.35m3)			8.78%					ハックホク(クローラー型・排出ガス対策型) 第2次基準値 山積0.45m3(平積0.35m3)		
R	労務			85.16%							
R1	普通作業員			39.62%					普通作業員		
R2	土木一般世話役			23.32%					土木一般世話役		
R3	特殊運転手			22.22%					特殊運転手		
Z	材料			6.06%							
Z1	軽油 1,2号			6.06%					軽油 1,2号 ハトローグ給油 (基準単価 積算単価)		
P' = 積算単価(積算地区,積算年月) P = 基準地区単価(東京17区,基準年月)											

施工P-7

代 価 表

施工パッケージ

舗装版破砕		積込作業有		舗装版厚10cmを超え15cm以下		1 m ² 当り	
【積算地区】 名称・規格	構成比	【積算地区】 単 価	【積算地区】 摘 要	【基準地区】 名称・規格	【基準地区】 単 価	【基準地区】 摘 要	
K 機械	8.81%						
K1 ハックホク(クローラ型・排出ガス対策型) 第2次基準値 山積0.45m ³ (平積0.35m ³)	8.81%			ハックホク(クローラ型・排出ガス対策型) 第2次基準値 山積0.45m ³ (平積0.35m ³)			
R 労務	85.11%						
R1 普通作業員	39.45%			普通作業員			
R2 土木一般世話役	23.38%			土木一般世話役			
R3 特殊運転手	22.28%			特殊運転手			
Z 材料	6.08%						
Z1 軽油 1,2号	6.08%			軽油 1,2号 ハトロー給油 (基準単価 積算単価)			

P' = 積算単価(積算地区,積算年月)
P = 基準地区単価(東京17区,基準年月)

富士見市

施工P-7

代 価 表

舗装版破砕		積込作業有		1 m ² 当り	
アスファルト舗装版		障害等無		振動対策不要	
舗装版厚15cmを超え40cm以下		【積算地区】		【基準地区】	
【積算地区】	【積算地区】	【積算地区】	【積算地区】	【基準地区】	【基準地区】
名称・規格	構成比	単価	摘要	名称・規格	摘要
K	19.20%				
K1	11.88%			ハックホク(クローラ型・排出ガス対策型) 第2次基準値 山積0.45m ³ (平積0.35m ³)	
K2	6.77%			大型ブレーカ(油圧式)ベースマシン/含まず 質量600~800kg	
R	73.23%				
R1	30.09%			特殊運転手	
R2	26.66%			普通作業員	
R3	14.35%			土木一般世話役	
Z	7.57%				
Z1	7.35%			軽油 1,2号	
				(基準単価 積算単価)	

P = 積算単価(積算地区,積算年月)
P = 基準地区単価(東京17区,基準年月)

施工P-9

代 価 表

施工パッケージ

施工P-9		DID区間有り 運搬距離 L= 6.0 km以下 舗装版破碎 機械積込(騒音対策不要,厚15cm以下)					1 m3当り	
	【積算地区】 名称・規格	構成比	【積算地区】 単 価	【積算地区】 摘 要	【基準地区】 名 称 ・ 規 格	【基準地区】 単 価	【基準地区】 摘 要	
K	機械	48.98%						
K1	タンブトラック(オンロード・デ・イゼル) 10t積級	48.98%			タンブトラック(オンロード・デ・イゼル) 10t積級			
R	労務	37.01%						
R1	一般運転手	37.01%			一般運転手			
Z	材料	14.01%						
Z1	軽油 1,2号	14.01%			軽油 1,2号 ハトロール給油 (基準単価 積算単価)			

P' = 積算単価(積算地区,積算年月)

P = 基準地区単価(東京17区,基準年月)

富士見市

施工P-9

代 価 表

表層工 (車道・路肩部) 再生密粒度アスコン(20)		平均幅員1.4m未満 平均仕上かぶり厚さ 50mm		1 m2当り		
【積算地区】 名称・規格	構成比	【積算地区】 単 価	【積算地区】 摘 要	【基準地区】 名称・規格	【基準地区】 単 価	【基準地区】 摘 要
K 機械	0.49%					
K1 振動ローラー(ハンドガイ式) 質量0.5~0.6t	0.28%			振動ローラー(ハンドガイ式) 質量0.5~0.6t		
K2 振動コンパクタ(前進型) 質量40~60kg	0.14%			振動コンパクタ(前進型) 質量40~60kg		
R 労務	40.98%					
R1 特殊作業員	18.41%			特殊作業員		
R2 普通作業員	12.83%			普通作業員		
R3 土木一般世話役	3.79%			土木一般世話役		
Z 材料	58.53%					
Z1 アスファルト混合物 再生密粒度AS(20)	53.83%			アスファルト混合物 密粒度AS(20)		
Z2 アスファルト乳剤 PK-3 プライムコート用	4.54%			アスファルト乳剤 PK-3 プライムコート用		
Z3 ガソリン レギュラー	0.11%			ガソリン レギュラー スタント		
Z4 軽油 1,2号	0.03%			軽油 1,2号 ハトロール給油 (基準単価 積算単価)		
P = 積算単価(積算地区,積算年月) P = 基準地区単価(東京17区,基準年月)						

施工P-11

代 価 表

施工パッケージ

表層工 (車道・路肩部) 再生密粒度アスコン(20)		平均幅員1.4m未満 平均仕上かぶり厚さ 50mm		1 m2当り		
【積算地区】 名称・規格	構成比	【積算地区】 単 価	【積算地区】 摘 要	【基準地区】 名称・規格	【基準地区】 単 価	【基準地区】 摘 要
K 機械	0.49%					
K1 振動ローラー(ハンドガイ式) 質量0.5～0.6t	0.28%			振動ローラー(ハンドガイ式) 質量0.5～0.6t		
K2 振動コンパクタ(前進型) 質量40～60kg	0.14%			振動コンパクタ(前進型) 質量40～60kg		
R 労務	40.98%					
R1 特殊作業員	18.41%			特殊作業員		
R2 普通作業員	12.83%			普通作業員		
R3 土木一般世話役	3.79%			土木一般世話役		
Z 材料	58.53%					
Z1 アスファルト混合物 再生密粒度AS(20)	53.83%			アスファルト混合物 密粒度AS(20)		
Z2 アスファルト乳剤 PK-3 プライムコート用	4.54%			アスファルト乳剤 PK-3 プライムコート用		
Z3 ガソリン レギュラー	0.11%			ガソリン レギュラー スタント		
Z4 軽油 1,2号	0.03%			軽油 1,2号 ハトロール給油 (基準単価 積算単価)		
P = 積算単価(積算地区,積算年月) P = 基準地区単価(東京17区,基準年月)						

富士見市

施工P-11

代 価 表

表層工 (車道・路肩部) 再生密粒度アスコン(20)		平均幅員1.4m未満 平均仕上かぶり厚さ 67.5mm		1 m2当り		
【積算地区】 名称・規格	構成比	【積算地区】 単 価	【積算地区】 摘 要	【基準地区】 名称・規格	【基準地区】 単 価	【基準地区】 摘 要
K 機械	0.41%					
K1 振動ローラー(ハンドガイ式) 質量 0.5~0.6t	0.24%			振動ローラー(ハンドガイ式) 質量 0.5~0.6t		
K2 振動コンパクタ(前進型) 質量 40~60kg	0.12%			振動コンパクタ(前進型) 質量 40~60kg		
R 労務	38.32%					
R1 特殊作業員	19.01%			特殊作業員		
R2 普通作業員	11.05%			普通作業員		
R3 土木一般世話役	3.26%			土木一般世話役		
Z 材料	61.27%					
Z1 アスファルト混合物 再生密粒度AS(20)	57.56%			アスファルト混合物 密粒度AS(20)		
Z2 アスファルト乳剤 PK-3 プライムコート用	3.59%			アスファルト乳剤 PK-3 プライムコート用		
Z3 ガソリン レギュラー	0.09%			ガソリン レギュラー スタント		
Z4 軽油 1,2号	0.02%			軽油 1,2号 ハトロール給油 (基準単価 積算単価)		
P = 積算単価(積算地区,積算年月) P = 基準地区単価(東京17区,基準年月)						

代 価 表

上層路盤 (歩道部)		粒度調整砕石(M-30) [標準数量]全仕上り厚 100mm 1層施工				1 m2当り	
【積算地区】 名称・規格	【積算地区】 構成比	【積算地区】 単価	【積算地区】 摘要	【基準地区】 名称・規格	【基準地区】 単価	【基準地区】 摘要	
K	機械	5.95%					
K1	小型バックホウ(クローラ型・排出ガス対策型) 第2次基準値 山積0.11m3(平積0.08m3)	3.08%		小型バックホウ(クローラ型・排出ガス対策型) 第2次基準値 山積0.11m3(平積0.08m3)			
K2	振動ローラ(舗装用) 搭乗式コンバインド式 質量 3~4t	2.70%		振動ローラ(舗装用) 搭乗式コンバインド式 質量 3~4t			
R	労務	63.28%					
R1	普通作業員	26.62%		普通作業員			
R2	特殊運転手	22.33%		特殊運転手			
R3	特殊作業員	12.49%		特殊作業員			
Z	材料	30.77%					
Z1	粒度調整砕石(M-30)	29.11%		再生粒度調整砕石(RM-30)			
Z2	軽油 1,2号	1.62%		軽油 1,2号 ハトロール給油 (基準単価 積算単価)			
P' = 積算単価(積算地区,積算年月) P = 基準地区単価(東京17区,基準年月)							

代 価 表

下層路盤 (歩道部)		再生切込砕石 (RC-40)		[標準数量]全仕上り厚 250mm 2層施工		1 m2当り	
【積算地区】 名称・規格	【積算地区】 構成比	【積算地区】 単価	【積算地区】 摘要	【基準地区】 名称・規格	【基準地区】 単価	【基準地区】 摘要	【基準地区】 摘要
K	機械	6.21%					
K1	小型バックホウ(クローラ型・排出ガス対策型) 第2次基準値 山積0.11m3(平積0.08m3)	3.21%				小型バックホウ(クローラ型・排出ガス対策型) 第2次基準値 山積0.11m3(平積0.08m3)	
K2	振動ローラ(舗装用) 搭乗式コンバインド式 質量 3～4t	2.82%				振動ローラ(舗装用) 搭乗式コンバインド式 質量 3～4t	
R	労務	65.94%					
R1	普通作業員	27.72%				普通作業員	
R2	特殊運転手	23.28%				特殊運転手	
R3	特殊作業員	13.02%				特殊作業員	
Z	材料	27.85%					
Z1	再生クワジヤーン (RC-40)	26.11%				再生クワジヤーン (RC-40)	
Z2	軽油 1,2号	1.69%				軽油 1,2号 ハトロール給油 (基準単価 積算単価)	

P' = 積算単価(積算地区,積算年月)
P = 基準地区単価(東京17区,基準年月)

施工P - 19

切込砕石基礎 RC-40		平均厚さ175mm超200mm以下		1 m ² 当り一位代価表		土木1-P.443
【積算地区】 名称・規格	【積算地区】 単価	【積算地区】 構成比	【積算地区】 摘要	【基準地区】 名称・規格	【基準地区】 単価	【基準地区】 摘要
K		4.26%				
K1		4.24%		バックホウ(クローラー型・標準型)排出ガス対策型 第2次基準値 山積0.8m ³ (平積0.6m ³)		
R		66.91%				
R1		34.91%		普通作業員		
R2		15.17%		特殊作業員		
R3		8.52%		土木一般世話役		
R4		7.85%		特殊運転手		
Z		28.83%				
Z1		26.55%		再生クラッシュヤーン RC-40		
Z2		2.27%		軽油 1,2号		
					(基準単価 積算単価)	
P = 積算単価(積算地区,積算年月) P = 基準地区単価(東京17区,基準年月)						

施工P - 20

切込砕石基礎 RC-40		平均厚さ200mm超225mm以下			1 m ² 当り一位代価表		
	【積算地区】 名称・規格	構成比	【積算地区】 単価	【積算地区】 摘要	【基準地区】 名称・規格	【基準地区】 単価	【基準地区】 摘要
K	機械	4.58%					
K1	バックホウ(クローラー型・標準型)排出ガス対策型 第2次基準値 山積0.8m ³ (平積0.6m ³)	4.55%			バックホウ(クローラー型・標準型)排出ガス対策型 第2次基準値 山積0.8m ³ (平積0.6m ³)		
R	労務	71.74%					
R1	普通作業員	37.43%			普通作業員		
R2	特殊作業員	16.26%			特殊作業員		
R3	土木一般世話役	9.14%			土木一般世話役		
R4	特殊運転手	8.42%			特殊運転手		
Z	材料	23.68%					
Z1	RC-40	21.23%			再生クラッシュヤーン RC-40		
Z2	軽油 1,2号	2.44%			軽油 1,2号 ハトロール給油 (基準単価 積算単価)		
P = 積算単価(積算地区,積算年月) P = 基準地区単価(東京17区,基準年月)							

モルタル練		高炉 1:2		1 m3 当り一位代価表			
	【積算地区】 名称・規格	構成比	【積算地区】 単価	【積算地区】 摘要	【基準地区】 名称・規格	【基準地区】 単価	【基準地区】 摘要
K	機械	0.00%					
R	労務	60.50%					
R1	普通作業員	60.50%			普通作業員		
Z	材料	39.50%					
Z1	セメント 高炉B 25kg袋入	29.59%			セメント 高炉B 25kg袋入		
Z2	砂 細目(洗い)	9.91%			砂 細目(洗い)		
						(基準単価 積算単価)	

P' = 積算単価(積算地区,積算年月)
 P = 基準地区単価(東京17区,基準年月)

タンパ縮固め

1 m3 当り一位代価表

	【積算地区】 名称・規格	構成比	【積算地区】 単価	【積算地区】 摘要	【基準地区】 名称・規格	【基準地区】 単価	【基準地区】 摘要
K	機械	1.49%					
K1	タンパ及びビランマ 質量60～80kg	1.49%			タンパ及びビランマ 質量60～80kg		
R	労務	97.16%					
R1	特殊作業員	51.92%			特殊作業員		
R2	普通作業員	45.24%			普通作業員		
Z	材料	1.35%					
Z1	ガソリン レギュラー スタンド	1.35%			ガソリン レギュラー スタンド		
						(基準単価 積算単価)	

P = 積算単価(積算地区,積算年月)

P = 基準地区単価(東京17区,基準年月)

令和元年度

新河岸第16-1-1污水管渠築造工事(第1工区)

【 数 量 計 算 書 】
(単 費)

目 次

1.	管 推 進 工	1
2.	補 助 地 盤 改 良 工	4
3.	立 坑 工	7
4.	組 立 マ ン ホ ー ル 工	11
5.	取 付 管 工	20
6.	付 帯 工	22

1. 管 推 進 工

推進工（低耐荷力泥水推進 内径200mm）

立坑NO.	路線延長	管渠延長	推進延長	先頭管		標準管		最終管		マンホール用可とう継手		立坑(人孔)内管布設延長	備考
				1.0m/本	1.0m/本	1.0m/本	1.0m/本	新設用	既設用				
NO.43-1片発進立坑													
NO.43-2両到達立坑	40.00	39.10	38.25	1	38	1	2					下流 上流	0.300 0.550
												下流 上流	
												下流 上流	
												下流 上流	
												下流 上流	
												下流 上流	
												下流 上流	
												下流 上流	
												下流 上流	
												下流 上流	
												下流 上流	
												下流 上流	
合計	40.00	39.10	38.250	1	38	1	2						0.85
推進工 L=38.250m													

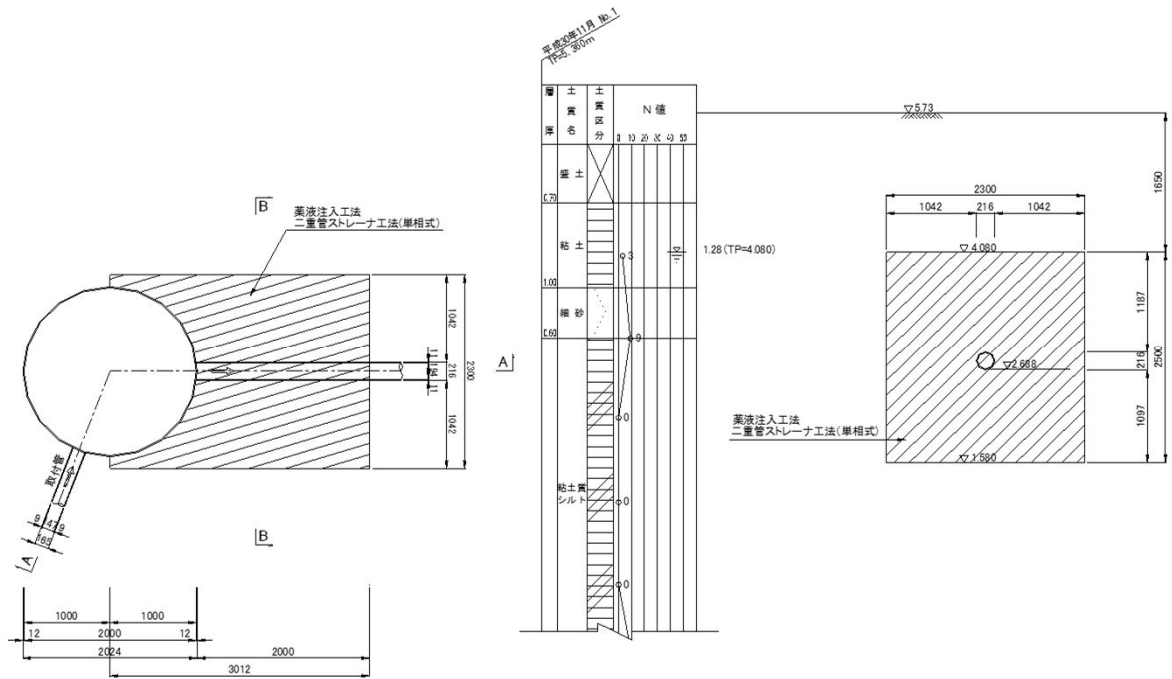
仮設備工（低耐荷力泥水推進 内径200mm）

立坑NO.	坑口工		支圧壁	鏡切り工		推進設備工		備考
	推進立坑	人孔		鋼矢板Ⅲ型	鋼製ケーシング	設置撤去	据換え	
NO.43-1片発進立坑	1		1		1			
NO.43-2両到達立坑	1				1			
合計	箇所 2	箇所 0	箇所 1	箇所 -	箇所 2	箇所 1	箇所 0	

2. 補助地盤改良工

薬液注入工

No.43-1 片発進立坑(下流側)【二重管ストレーナ工法(单相式)】

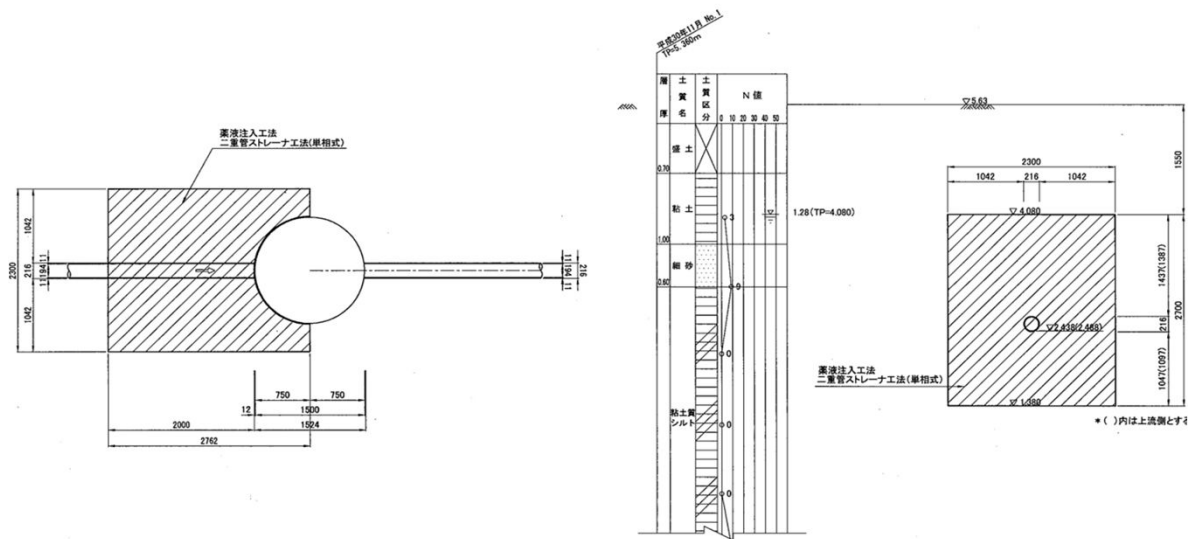


工種	計算式				数量
1. 対象土量	坑口面積	3.012	×	2.300	= 5.319 m ²
	-	2.024 ²	×	$\pi/4 \times 0.5$	
	砂質土	5.319	×	0.600	= 3.191 m ³
	粘性土	5.319	×	(2.500 - 0.600)	= 10.106 m ³
2. 削孔長	砂質土	0.600			= 0.600 m
	粘性土	4.150	-	0.600	= 3.550 m
3. 注入長	砂質土	0.600			= 0.600 m
	粘性土	2.500	-	0.600	= 1.900 m
4. 注入量	砂質土	3.191	×	注入率 40.0% (溶液型)	= 1.276 kL
	粘性土	10.106	×	35.0% (懸濁型)	= 3.537 kL
5. 1本当り注入量	(溶液型)	1.276	÷	6.000本 (1本/1.0m ² 当り)	= 0.213
	(懸濁型)	3.537	÷	6.000本 (1本/1.0m ² 当り)	= 0.590
		0.213	+	0.590	= 0.803 kL

薬液注入工

2

No.43-2 両到達立坑(上流側)【二重管ストレーナ工法(単相式)】



工種	計算式				数量
1. 対象土量	坑口面積	2.762	×	2.300	= 5.441 m ²
	—	1.524 ²	×	$\pi/4 \times 0.5$	
	砂質土	5.441	×	0.600	= 3.265 m ³
	粘性土	5.441	×	(2.700 - 0.600)	= 11.426 m ³
2. 削孔長	砂質土	0.600			= 0.600 m
	粘性土	4.250	—	0.600	= 3.650 m
3. 注入長	砂質土	0.600			= 0.600 m
	粘性土	2.700	—	0.600	= 2.100 m
4. 注入量	砂質土	3.265	×	注入率 40.0% (溶液型)	= 1.306 kL
	粘性土	11.426	×	35.0% (懸濁型)	= 3.999 kL
5. 1本当り注入量	(溶液型)	1.306	÷	6.000本 = 0.218 (1本/1.0m ² 当り)	
	(懸濁型)	3.999	÷	6.000本 = 0.667 (1本/1.0m ² 当り)	
		0.218	+	0.667	= 0.885 kL

3. 立 坑 工

NO.43-1片発進立坑土工		鋼製ケーシング式 φ2.00		1/2
1. 立坑深 (底盤Coまで)	地盤高	下流管底高	底版まで	
	5.730	-	2.688 + 0.553	= 3.595 m
2. 掘削深 (圧入掘削積込工)	立坑深	底盤厚さ	As舗装厚	
	3.595	+	1.000 - 0.190	= 4.405 m
3. 圧入深	掘削深	根入れ長		
	4.405	+	0.200	= 4.605 m
4. ケーシング長 (10cm単位)	立坑深	底盤ラップ長	施工余裕	
	3.595	+	0.300 - 0.095	= 3.800 m
			先頭ケーシング 2.00 m	
			最終ケーシング 1.80 m	
	先頭ケーシング刃先 呼び径2000用			1 個
5. ケーシング 溶接工	1箇所当り溶接延長 $L = \pi \times 2.00 \div 6.3\text{m}$			1 箇所
6. ケーシング 引上げ工	引上げ延長 $L = 0.90\text{m}$			0.90 m
7. ケーシング 撤去工	ケーシング切断延長 $L = \pi \times 2.00(\text{呼び径}) + 1.405(\text{撤去}) \times 4 = 11.9\text{m}$			1 箇所
	スクラップ 1.405m × 0.615t/m			0.864 t
8. 底版コンクリート 打設工	1箇所当り使用量 $V = 3.1\text{m}^3$			3.10 m^3
9. うわ水 排水工	(水中コンクリート打設時)			1 箇所
10. スライム 処理工	(水中コンクリート打設時) 1箇所当り処分量 $V = 1.2\text{m}^3$			1 箇所

4. 組立マンホール工

組立1号マンホール底部工集計表

	タイプ1	タイプ2	タイプ3	タイプ4	タイプ5		
			43-1			計	
	箇所	箇所	1 箇所	箇所	箇所		
インバート コンクリート工	(0.14) 0.00	(0.15) 0.00	(0.15) 0.15	(0.15) 0.00			0.2 m ³
モルタル 上塗り工	(0.82) 0.00	(0.74) 0.00	(0.74) 0.74	(0.78) 0.00		0.7 m ²	
砕石基礎工	(0.97) 0.00					0.0 m ²	
調整コンクリート工		(0.06) 0.00	(0.25) 0.25	(0.25) 0.00		0.3 m ³	
同上型枠工		(0.22) 0.00	(0.92) 0.92	(0.92) 0.00		0.9 m ²	

マンホール底部工 … 組立1号

1箇所当り

概略図	項目	計算法	数量
<p>タイプ1</p>	<p>①インバートコンクリート工</p> <p>②モルタル塗り工 (配合1:2 t=20mm)</p> <p>③碎石基礎工 (t=20cm)</p>	$V = 0.90^2 \times \pi / 4 \times 0.260 - 0.20^2 \times \pi / 4 / 2 \times (0.90 + 0.70)$ $A = 0.90^2 \times \pi / 4 + (0.20 \times \pi / 2 - 0.20) \times (0.90 + 0.70)$ $A = 1.11^2 \times \pi / 4$	<p>0.14 m³</p> <p>0.82 m²</p> <p>0.97 m²</p>

マンホール底部工 … 組立1号

1箇所当り

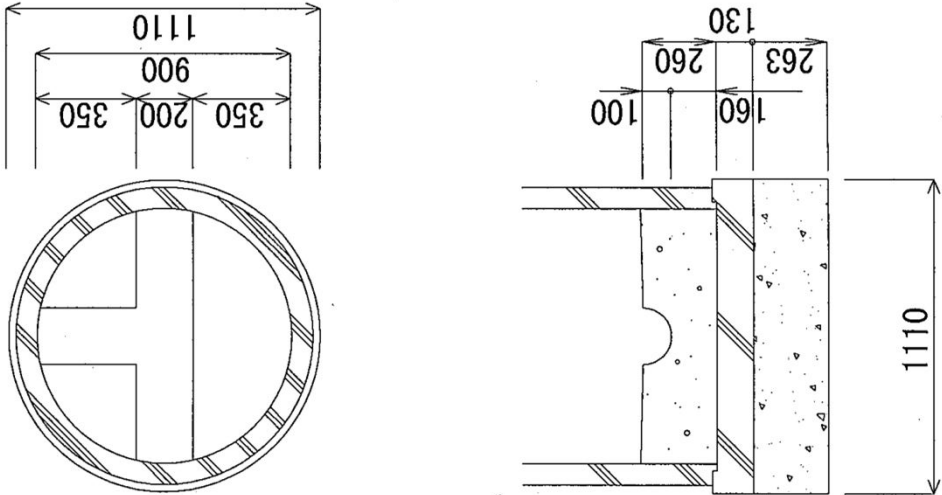
概略図	項目	計 算 式	数 量
<p>タイプ2</p>	①インバートコンクリート工	$V = 0.90^2 \times \pi / 4 \times 0.260 - 0.20^2 \times \pi / 4 / 2 \times 0.90$	0.15 m ³
	②モルタル上塗り工 (配合1:2 t=20mm)	$A = 0.90^2 \times \pi / 4 + (0.20 \times \pi / 2 - 0.20) \times 0.90$	0.74 m ²
	③調整コンクリート工 (t=8.5cm)	$A = 1.11^2 \times \pi / 4 \times 0.063$	0.06 m ³
	④同上型枠工	$A = 1.11 \times \pi \times 0.063$	0.22 m ²

マンホール底部工 … 組立1号

概略図	項目	計算法式	数量
<p>タイプ3</p>	①インハートコンクリート工	$V = 0.90^2 \times \pi / 4 \times 0.260 - 0.20^2 \times \pi / 4 / 2 \times 0.90$	0.15 m ³
	②モルタル上塗り工 (配合1:2 t=20mm)	$A = 0.90^2 \times \pi / 4 + (0.20 \times \pi / 2 - 0.20) \times 0.90$	0.74 m ²
	③調整コンクリート工 (t=8.5cm)	$A = 1.11^2 \times \pi / 4 \times 0.263$	0.25 m ³
	④同上型砕工	$A = 1.11 \times \pi \times 0.263$	0.92 m ²

マンホール底部工 … 組立1号

1箇所当り

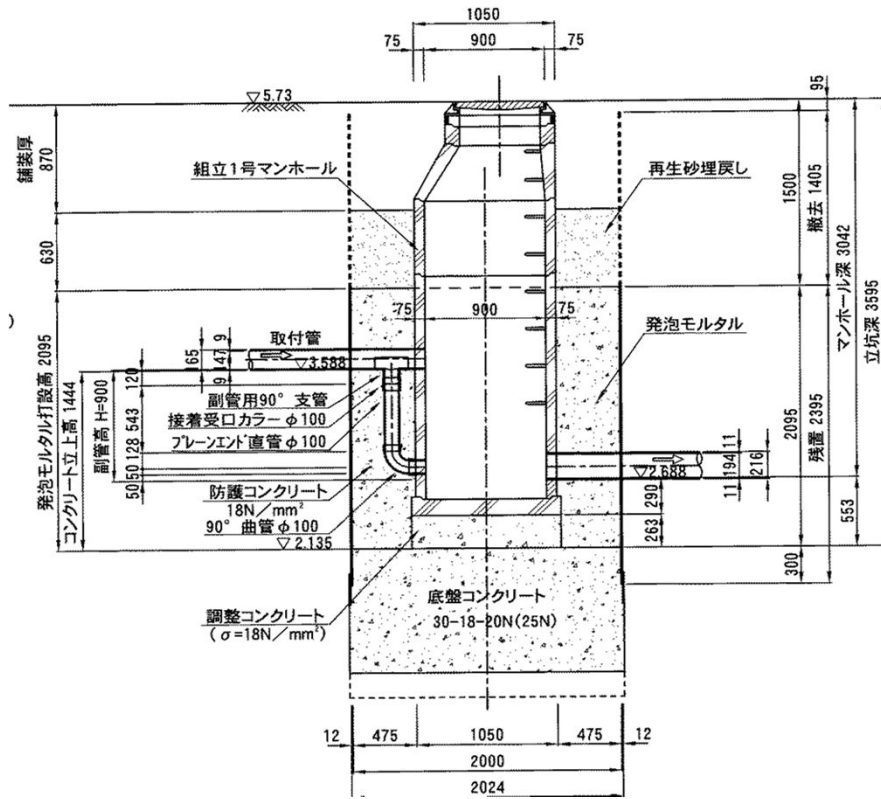
概略図	項目	計 算 式	数 量
<p>タイプ4</p> 	<p>①インバートコンクリート工</p> <p>②モルタル塗里工 (配合1:2 t=20mm)</p> <p>③調整コンクリート工 (t=8.5cm)</p> <p>④同上型枠工</p>	$V = 0.90^2 \times \pi / 4 \times 0.260 - 0.20^2 \times \pi / 4 / 2 \times (0.90 + 0.35)$ $A = 0.90^2 \times \pi / 4 + (0.20 \times \pi / 2 - 0.20) \times (0.90 + 0.35)$ $A = 1.11^2 \times \pi / 4 \times 0.263$ $A = 1.11 \times \pi \times 0.263$	<p>0.15 m³</p> <p>0.78 m²</p> <p>0.25 m³</p> <p>0.92 m²</p>

副官数量集計表

	単位	No.43-1			計
硬質塩化ビニル直管φ150	m	0.47			0.47
副管用90° 可とう支管	個	1			1
カラー	個	1			1
90° 曲管	個	1			1
コンクリート(18N/mm ²)	m ³	0.22			0.22
型枠	m ²	2.82			2.82

副管設置工

No.43-1外副管



硬質塩化ビニル直管 (φ150)	副管高	支管	曲管	管径/2	ステップ	
	0.900	—	0.140	—	0.075	0.47 m
副管用90° 可とう支管 (φ150)						1 個
カラー (φ150)						1 個
90° 曲管 (φ150)						1 個
コンクリート (18N/mm ²)	0.475	×	0.350	×	1.444	
	控除					
	—	0.021				0.22 m ³
	〈控除〉					
	副管φ150	$0.165^2 \times \pi / 4 \times 0.900 = 0.021$				
同上型枠	0.475	×	2	×	1.444	2.82 m ³

5. 取 付 管 工

6. 付 帯 工

令和元年度

新河岸第16-1-1污水管渠築造工事(第1工区)

【 数 量 計 算 書 】
(国 補)

目 次

1.	管 推 進 工	1
2.	補 助 地 盤 改 良 工	4
3.	立 坑 工	23
4.	組 立 マ ン ホ ー ル 工	51
5.	取 付 管 工	62
6.	付 帯 工	64

1. 管 推 進 工

推進工（低耐荷力泥水推進 内径200mm）

立坑NO.	路線延長	管渠延長	推進延長	先頭管		標準管	最終管	マンホール用可とう継手		立坑(人孔)内管布設延長	備考
				1.0m/本	1.0m/本			新設用	既設用		
NO.19-2-1 片到達立坑										下流 0.550	
NO.41-1 両発進立坑	80.00	79.10	78.25	1	78	1	2			上流 0.300	
NO.41-1 両発進立坑											
NO.40-1 到達人孔	68.00	67.10	66.475	1	66	1	1	1		下流 0.550	
NO.41-1 両発進立坑										上流 0.000	
NO.49-3-1 両到達立坑	80.00	78.95	78.265	1	77	1	1	1		下流 0.000	
NO.43-2 両到達立坑										上流 0.550	
NO.44-1 両発進立坑	55.00	54.10	53.25	1	53	1	2			下流 0.300	
NO.44-1 両発進立坑										上流 0.550	
NO.44-2 両到達立坑	61.00	60.10	59.25	1	59	1	2			下流 0.300	
NO.44-2 両到達立坑										上流 0.550	
NO.44-3 両発進立坑	80.00	79.10	78.25	1	78	1	2			下流 0.550	
NO.44-3 両発進立坑										上流 0.300	
NO.44-4 両到達立坑	80.00	79.10	78.25	1	78	1	2			下流 0.300	
NO.44-4 両到達立坑										上流 0.550	
NO.49-2-1 両発進立坑	80.00	79.10	78.25	1	78	1	2			下流 0.550	
NO.49-2-1 両発進立坑										上流 0.300	
NO.49-3-1 両到達立坑	10.10	9.05	8.365	1	8	1	1	1		下流 0.000	
NO.49-3-1 両到達立坑										上流 0.550	
合計	594.10	585.70	578.605	9	575	9	15	3		6.75	m

推進工 L=578.605m

仮設備工（低耐荷力泥水推進 内径200mm）

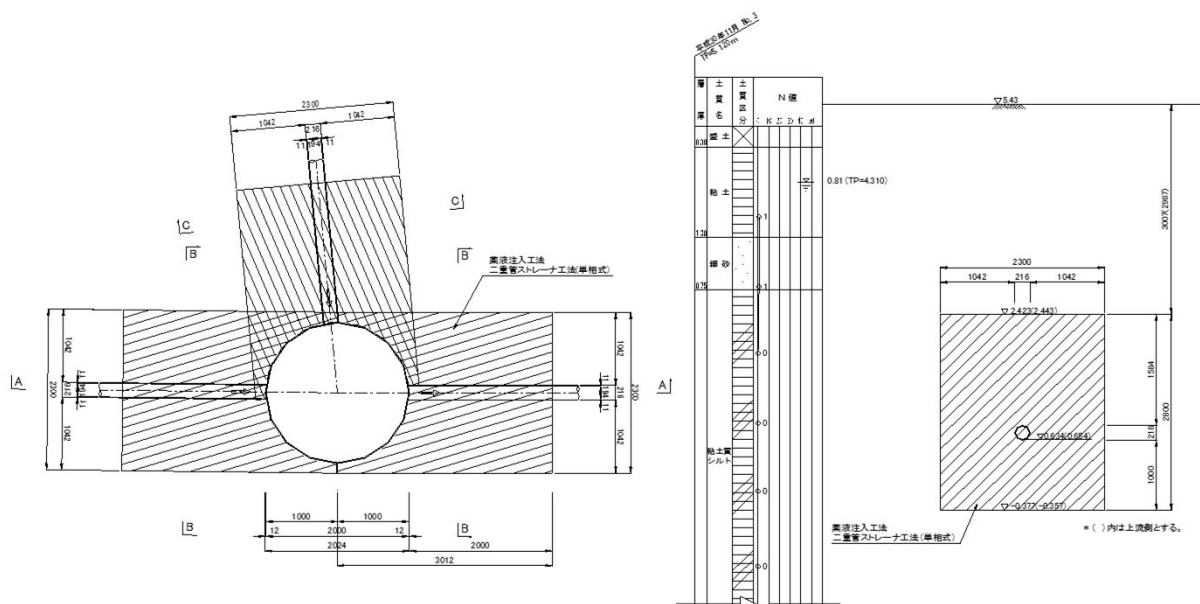
立坑NO.	坑口工		支圧壁	鏡切り工		推進設備工		備考
	推進立坑	人孔		鋼矢板Ⅲ型	鋼製ケーシング	設置撤去	据換え	
NO.19-2-1 片到達立坑	1				1			
NO.41-1両発進立坑	1		1		1		1	
NO.41-1両発進立坑	1		1		1		1	
NO.40-1到達人孔		1						
NO.41-1両発進立坑	1		1		1		1	
NO.49-3-1両到達立坑		1						
NO.43-2両到達立坑	1				1			
NO.44-1両発進立坑	1		1		1		1	
NO.44-1両発進立坑	1		1		1		1	
NO.44-2両到達立坑	1				1			
NO.44-2両到達立坑	1				1			
NO.44-3両発進立坑	1		1		1		1	
NO.44-3両発進立坑	1		1		1		1	
NO.44-4両到達立坑	1				1			
NO.44-4両到達立坑	1				1			
NO.49-2-1両発進立坑	1		1		1		1	
NO.49-2-1両発進立坑	1		1		1		1	
NO.49-3-1両到達立坑	1		1		1		1	
合計	15	3	9	—	15	4	5	

2. 補助地盤改良工

薬液注入工

3

No.41-1 両発進立坑(上流側)【二重管ストレナ工法(単相式)】

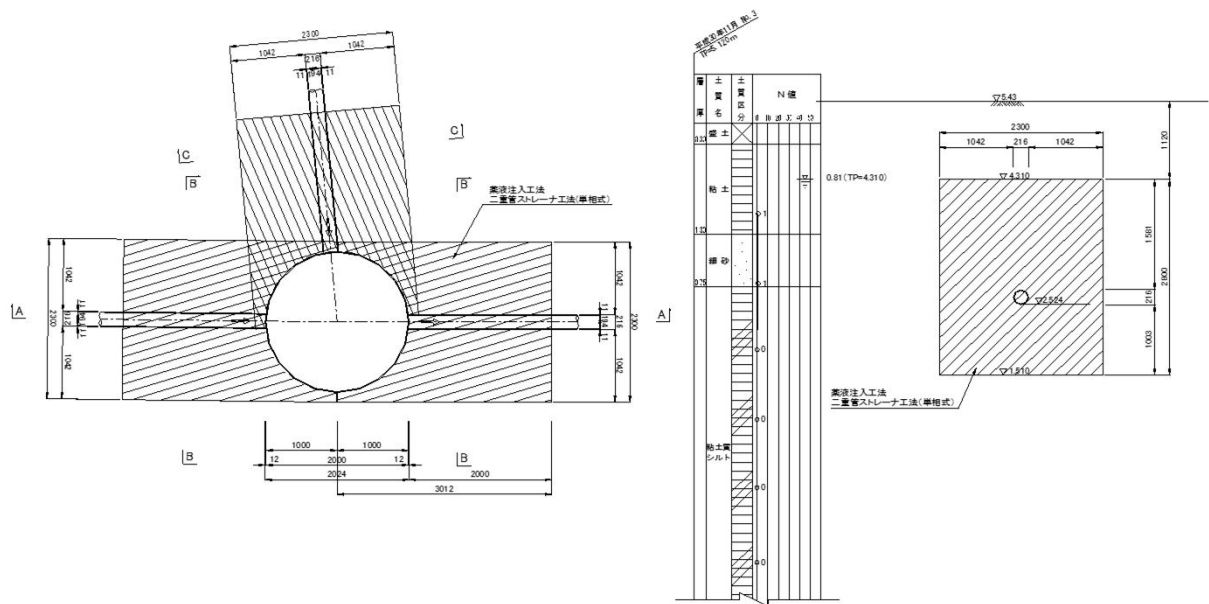


工種	計算式	数量
1. 対象土量	坑口面積 3.012×2.300 $- 2.024^2 \times \pi/4 \times 0.5 =$	5.319 m ²
砂質土	5.319 ×	= 0.000 m ³
粘性土	5.319 × (2.800 - 0.000) =	= 14.893 m ³
2. 削孔長	砂質土 0.750 =	= 0.750 m
粘性土	5.787 - 0.750 =	= 5.037 m
3. 注入長	砂質土 0.000 =	= 0.000 m
粘性土	2.800 - 0.000 =	= 2.800 m
4. 注入量	砂質土 0.000 × 35.0% (懸濁型) =	= 0.000 kL
粘性土	14.893 × 35.0% (懸濁型) =	= 5.213 kL
5. 1本当り注入量	注入本数 $(0.000 + 5.213) \div 6.000 \text{本} =$ (1本/1.0m ² 当り)	= 0.869 kL

薬液注入工

4

No.41-1 両発達立坑(上流側)【二重管ストレナ工法(单相式)】

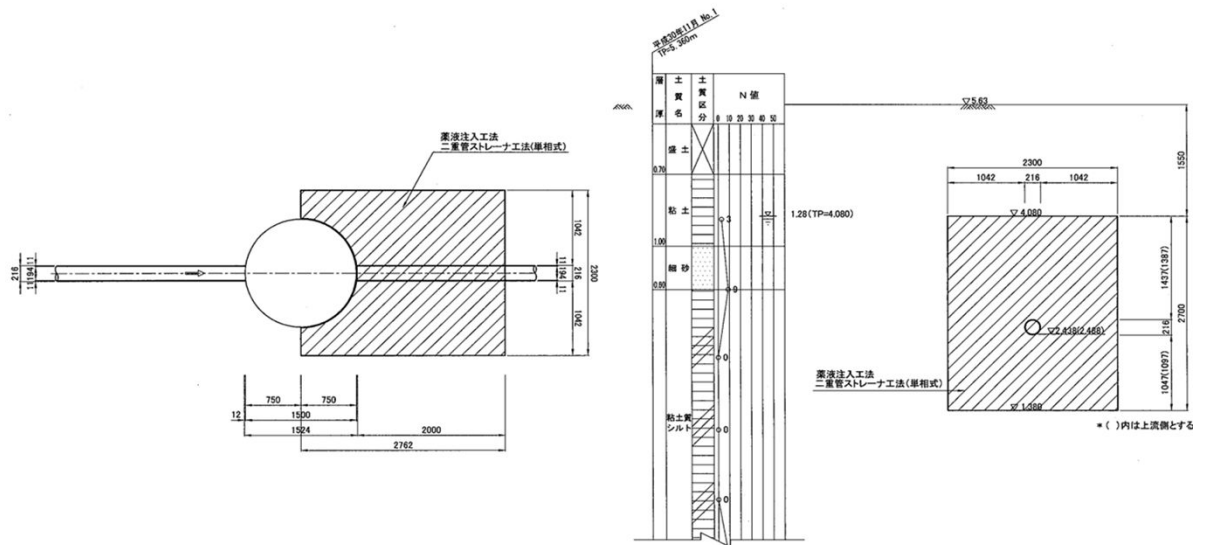


工種	計算式				数量
1. 対象土量	坑口面積	3.012×2.300			
	-	$2.024^2 \times \pi / 4 \times 0.5$	-	1.057	= 4.262 m ²
砂質土	4.262	$\times 0.750$			= 3.197 m ³
粘性土	4.262	$\times (2.800 - 0.750)$			= 8.737 m ³
2. 削孔長	砂質土	0.750			= 0.750 m
	粘性土	3.920	-	0.750	= 3.170 m
3. 注入長	砂質土	0.750			= 0.750 m
	粘性土	2.800	-	0.750	= 2.050 m
4. 注入量	砂質土	3.197	\times	注入率 40.0% (溶液型)	= 1.279 kL
	粘性土	8.737	\times	35.0% (懸濁型)	= 3.058 kL
5. 1本当り注入量	(溶液型)	1.279	\div	5.000本 = 0.256 (1本/1.0m ² 当り)	
	(懸濁型)	3.058	\div	5.000本 = 0.612 (1本/1.0m ² 当り)	
		0.256	+	0.612	= 0.868 kL

薬液注入工

6

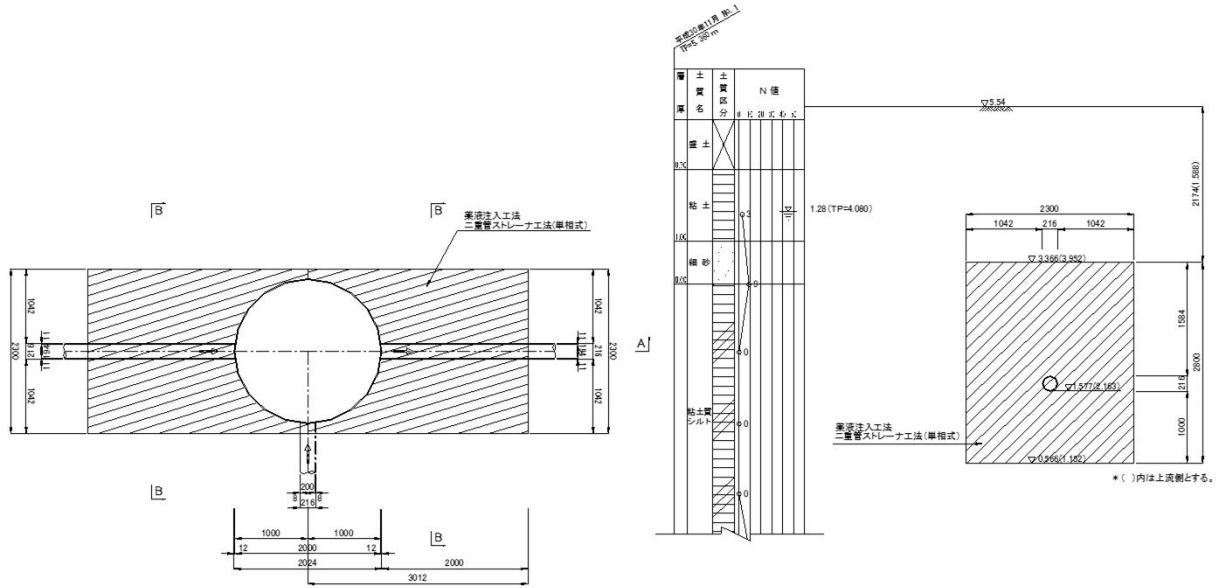
No.43-2 両到達立坑(下流側)【二重管ストレーナ工法(単相式)】



工種	計 算 式		数 量
1. 対象土量	坑口面積	2.762×2.300	
	-	$1.524^2 \times \pi / 4 \times 0.5$	= 5.441 m ²
砂質土	5.441	$\times 0.600$	= 3.265 m ³
粘性土	5.441	$\times (2.700 - 0.600)$	= 11.426 m ³
2. 削孔長	砂質土	0.600	= 0.600 m
	粘性土	4.250 - 0.600	= 3.650 m
3. 注入長	砂質土	0.600	= 0.600 m
	粘性土	2.700 - 0.600	= 2.100 m
4. 注入量	砂質土	$3.265 \times 40.0\%$ (溶液型)	= 1.306 kL
	粘性土	$11.426 \times 35.0\%$ (懸濁型)	= 3.999 kL
5. 1本当り注入量	(溶液型)	$1.306 \div 6.000 \text{本} = 0.218$ (1本/1.0m ² 当り)	
	(懸濁型)	$3.999 \div 6.000 \text{本} = 0.667$ (1本/1.0m ² 当り)	
		0.218 + 0.667	= 0.885 kL

薬液注入工

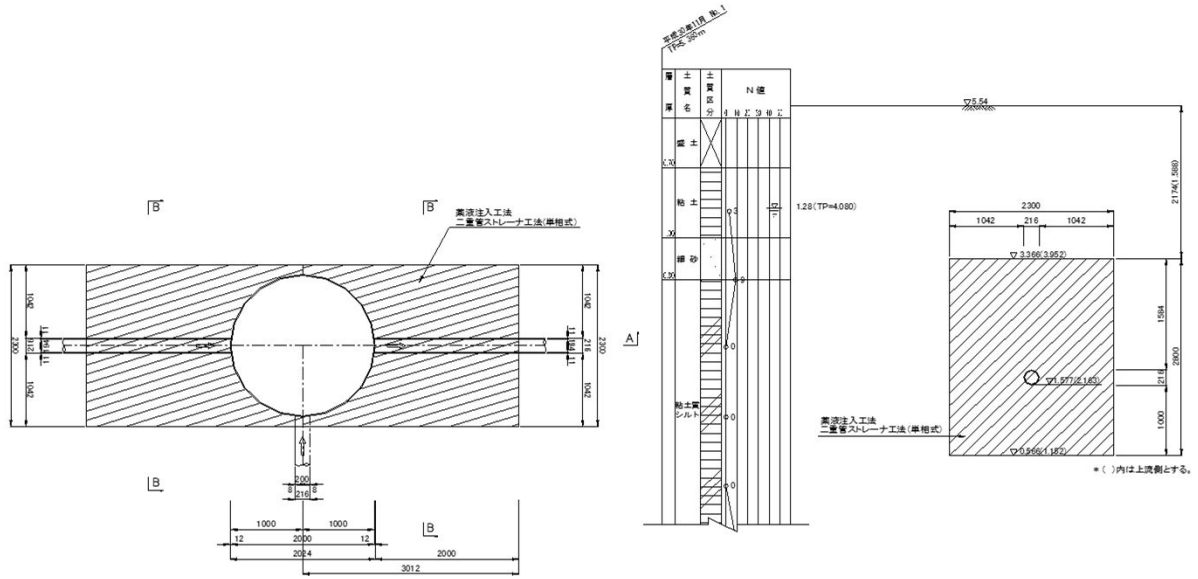
No.44-1 両発達立坑(上流側)【二重管ストレーナ工法(単相式)】



工種	計算式		数量
1. 対象土量	坑口面積	3.012×2.300	5.319 m ²
		$- 2.024^2 \times \pi / 4 \times 0.5$	
砂質土		5.319×0.600	3.191 m ³
	粘性土	$5.319 \times (2.800 - 0.600)$	11.702 m ³
2. 削孔長	砂質土	0.600	0.600 m
	粘性土	4.388 - 0.600	3.788 m
3. 注入長	砂質土	0.600	0.600 m
	粘性土	2.800 - 0.600	2.200 m
4. 注入量	砂質土	$3.191 \times \text{注入率}$	1.276 kL
	粘性土	$11.702 \times \text{注入率}$	4.096 kL
5. 1本当り注入量	(溶液型)	$1.276 \div 6.000 \text{本} = 0.213$ (1本/1.0m ² 当り)	0.213
	(懸濁型)	$4.096 \div 6.000 \text{本} = 0.683$ (1本/1.0m ² 当り)	0.683
		$0.213 + 0.683$	0.896 kL

薬液注入工

No.44-1 両発達立坑(下流側)【二重管ストレナ工法(单相式)】

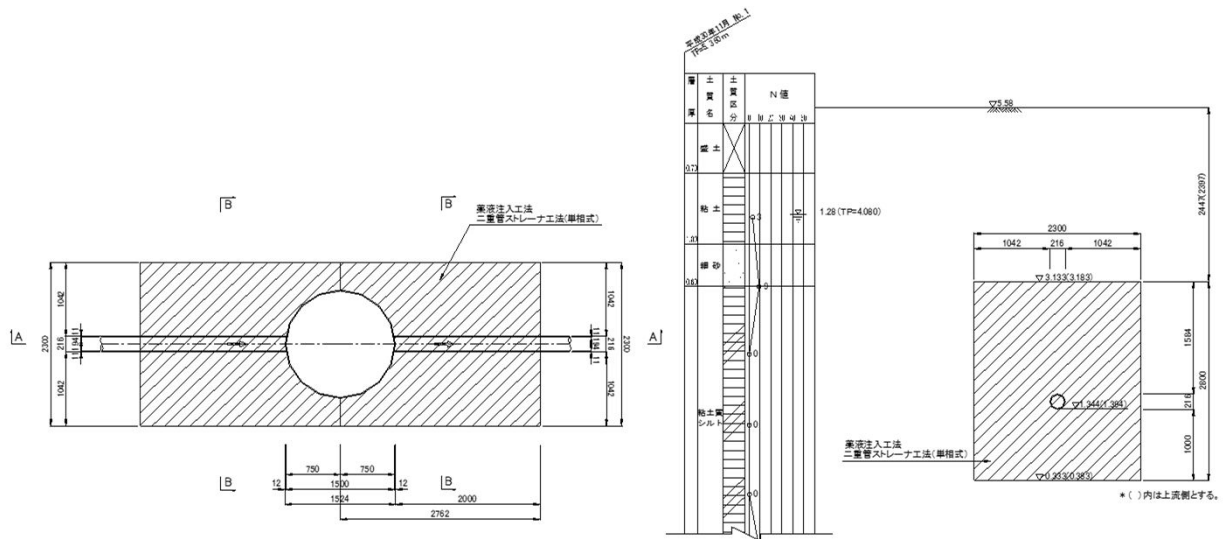


工種	計算式		数量
1. 対象土量	坑口面積	3.012×2.300	5.319 m ²
	-	$2.024^2 \times \pi/4 \times 0.5$	
砂質土	5.319	$\times 0.306$	1.628 m ³
粘性土	5.319	$\times (2.800 - 0.306)$	13.266 m ³
2. 削孔長	砂質土	0.600	0.600 m
	粘性土	4.974 - 0.600	4.374 m
3. 注入長	砂質土	0.306	0.306 m
	粘性土	2.800 - 0.306	2.494 m
4. 注入量	砂質土	1.628 \times 40.0% (溶液型)	0.651 kL
	粘性土	13.266 \times 35.0% (懸濁型)	4.643 kL
5. 1本当り注入量	(溶液型)	$0.651 \div 6.000 \text{本} = 0.109$ (1本/1.0m ² 当り)	0.883 kL
	(懸濁型)	$4.643 \div 6.000 \text{本} = 0.774$ (1本/1.0m ² 当り)	
	0.109 + 0.774	=	

薬液注入工

9

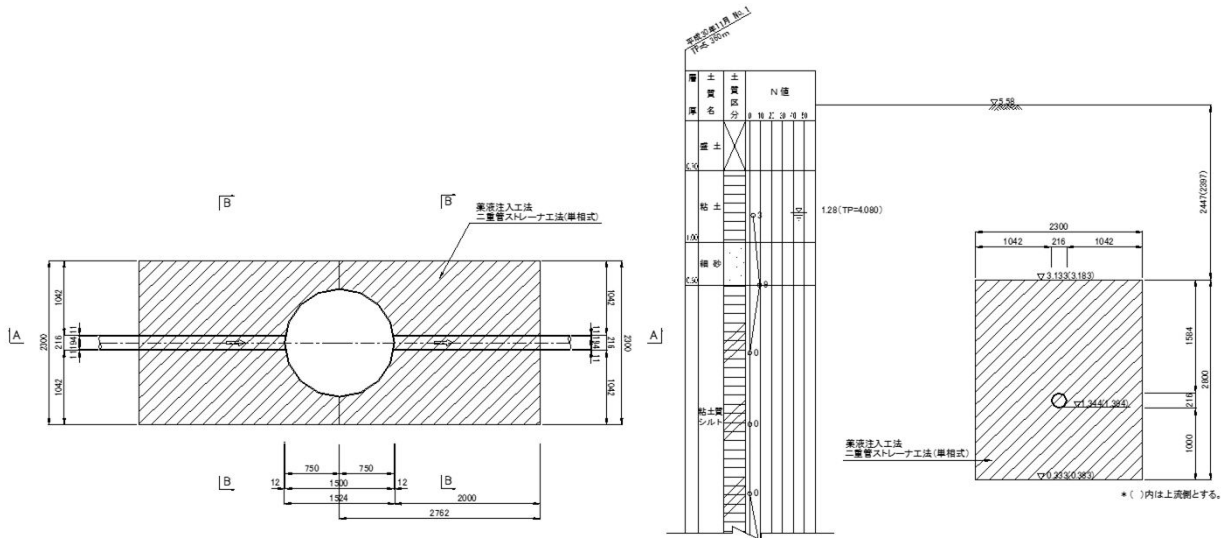
No.44-2 両到達立坑(上流側)【二重管ストレーナ工法(单相式)】



工種	計算式		数量
1. 対象土量	坑口面積	2.762×2.300	5.441 m ²
	-	$1.524^2 \times \pi/4 \times 0.5$	
	砂質土	5.441×0.123	0.669 m ³
	粘性土	$5.441 \times (2.800 - 0.123)$	14.566 m ³
2. 削孔長	砂質土	0.600	0.600 m
	粘性土	5.197 - 0.600	4.597 m
3. 注入長	砂質土	0.123	0.123 m
	粘性土	2.800 - 0.123	2.677 m
4. 注入量	砂質土	$0.669 \times \text{注入率}$	0.268 kL
	粘性土	$14.566 \times \text{注入率}$	5.098 kL
5. 1本当り注入量	(溶液型)	$0.268 \div 6.000 \text{本} = 0.045$ (1本/1.0m ² 当り)	0.045
	(懸濁型)	$5.098 \div 6.000 \text{本} = 0.850$ (1本/1.0m ² 当り)	0.850
		0.045 + 0.850	0.895 kL

薬液注入工

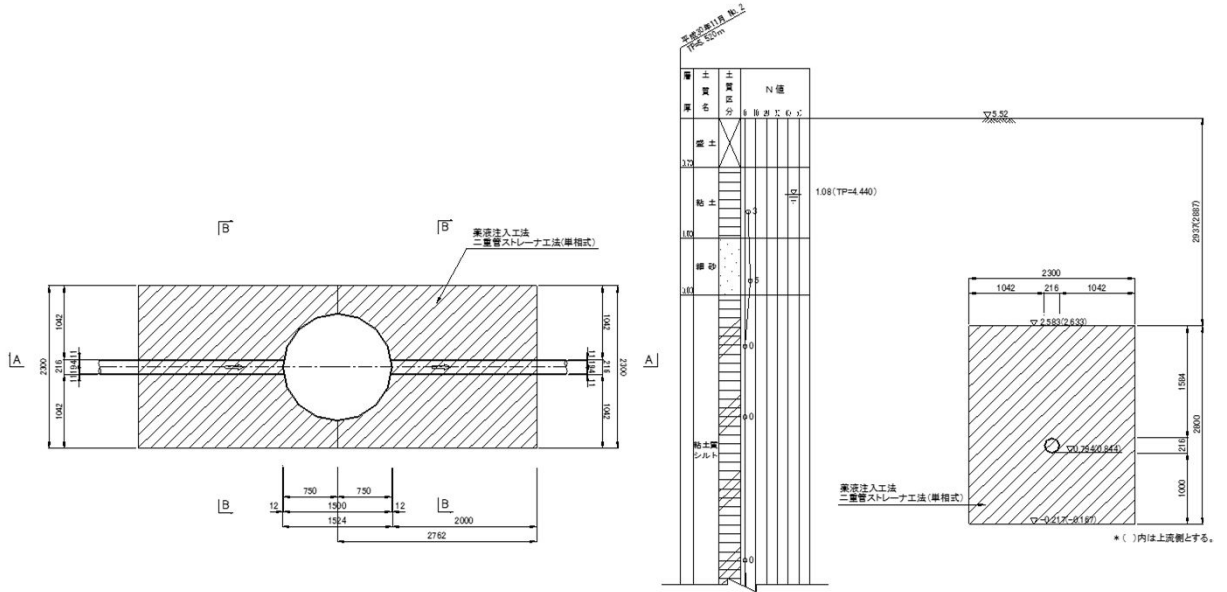
No.44-2 両到達立坑(下流側)【二重管ストレーナ工法(单相式)】



工種	計算式				数量
1. 対象土量	坑口面積	2.762	×	2.300	= 5.441 m ²
		- 1.524 ²	×	$\pi/4 \times 0.5$	
	砂質土	5.441	×	0.073	= 0.397 m ³
	粘性土	5.441	×	(2.800 - 0.073)	= 14.838 m ³
2. 削孔長	砂質土	0.600			= 0.600 m
	粘性土	5.247	-	0.600	= 4.647 m
3. 注入長	砂質土	0.073			= 0.073 m
	粘性土	2.800	-	0.073	= 2.727 m
4. 注入量	砂質土	0.397	×	注入率 35.0% (溶液型)	= 0.139 kL
	粘性土	14.838	×	35.0% (懸濁型)	= 5.193 kL
5. 1本当り注入量	(溶液型)	0.139	÷	6.000本 = 0.023 (1本/1.0m ² 当り)	
	(懸濁型)	5.193	÷	6.000本 = 0.866 (1本/1.0m ² 当り)	
		0.023	+	0.866	= 0.889 kL

薬液注入工

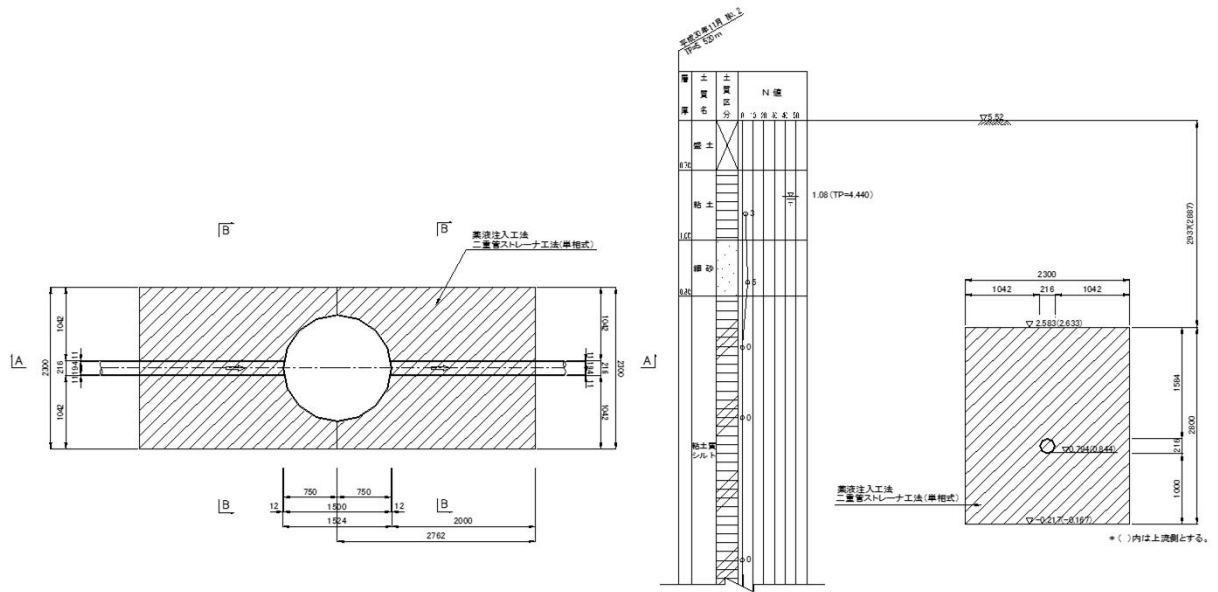
No.44-4 両到達立坑(上流側)【二重管ストレーナ工法(単相式)】



工種	計算式	数量
1. 対象土量	坑口面積 2.762×2.300 $- 1.524^2 \times \pi/4 \times 0.5$	$= 5.441 \text{ m}^2$
砂質土	$5.441 \times$	$= 0.000 \text{ m}^3$
粘性土	$5.441 \times (2.800 - 0.000)$	$= 15.235 \text{ m}^3$
2. 削孔長	砂質土 0.800 粘性土 $5.687 - 0.800$	$= 0.800 \text{ m}$ $= 4.887 \text{ m}$
3. 注入長	砂質土 0.000 粘性土 $2.800 - 0.000$	$= 0.000 \text{ m}$ $= 2.800 \text{ m}$
4. 注入量	砂質土 $0.000 \times 35.0\%$ (懸濁型) 粘性土 $15.235 \times 35.0\%$ (懸濁型)	$= 0.000 \text{ kL}$ $= 5.332 \text{ kL}$
5. 1本当り注入量	注入本数 $(0.000 + 5.332) \div 6.000$ (1本/1.0m ² 当り)	$= 0.889 \text{ kL}$

薬液注入工

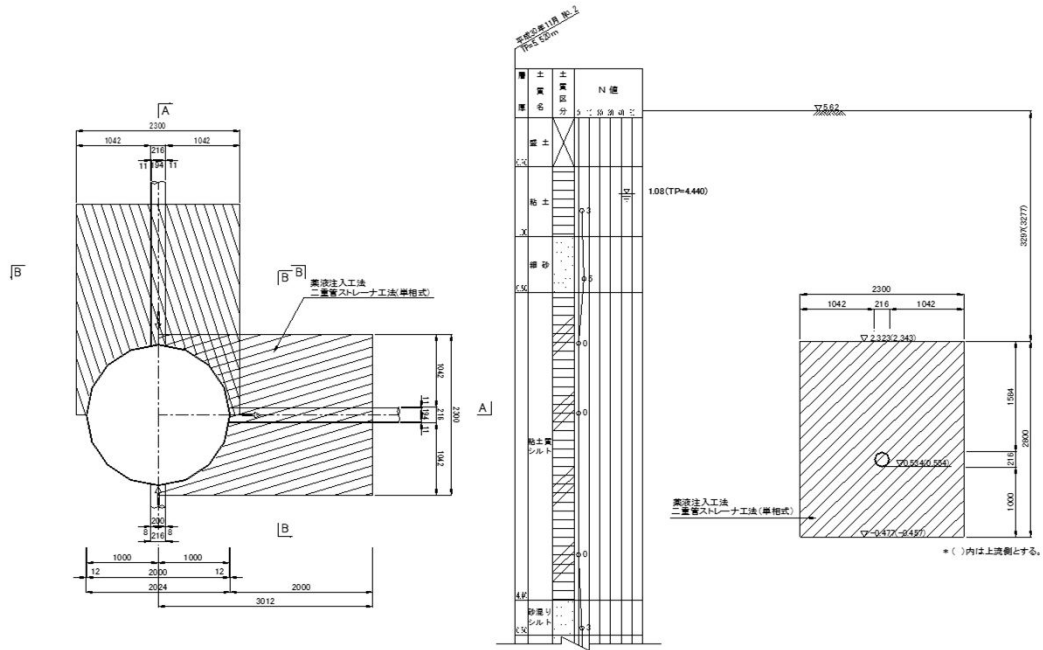
No.44-4 両到達立坑(下流側)【二重管ストレナ工法(単相式)】



工種	計算式	数量
1. 対象土量	坑口面積 2.762×2.300 $- 1.524^2 \times \pi/4 \times 0.5 =$	5.441 m ²
砂質土	$5.441 \times$	0.000 m ³
粘性土	$5.441 \times (2.800 - 0.000)$	15.235 m ³
2. 削孔長	砂質土 0.800 粘性土 5.737 - 0.800	0.800 m 4.937 m
3. 注入長	砂質土 0.000 粘性土 2.800 - 0.000	0.000 m 2.800 m
4. 注入量	砂質土 0.000 × 35.0% (懸濁型) 粘性土 15.235 × 35.0% (懸濁型)	0.000 kL 5.332 kL
5. 1本当り注入量	注入本数 $(0.000 + 5.332) \div 6.000$ (1本/1.0m ² 当り)	0.889 kL

薬液注入工

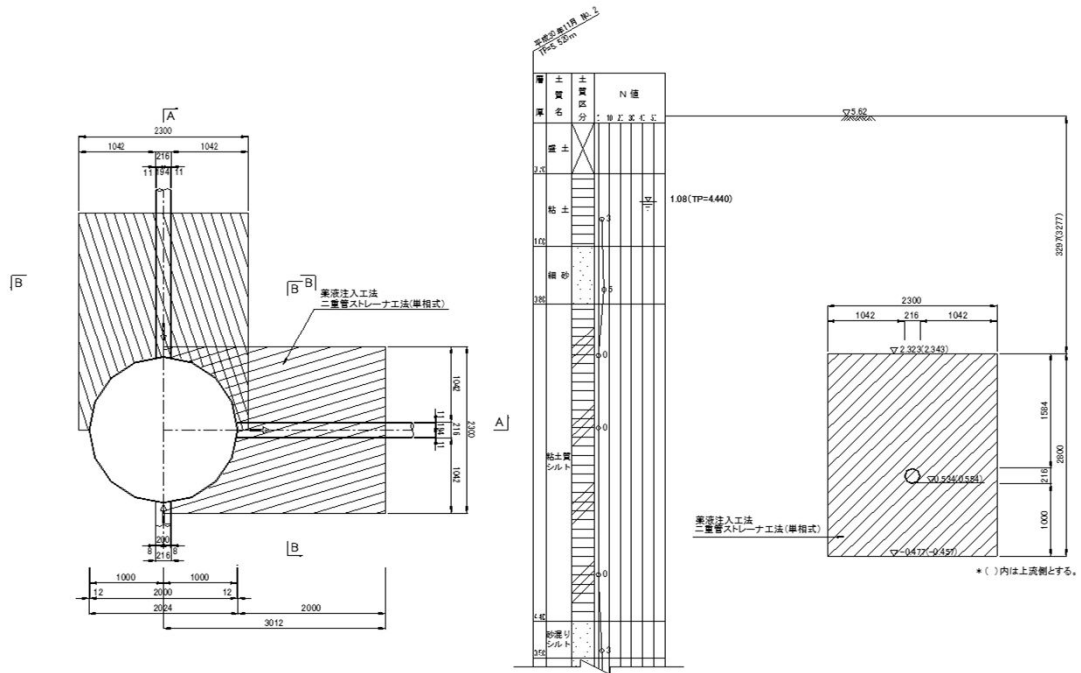
No.49-2-1 両発進立坑(上流側)【二重管ストレナ工法(单相式)】



工種	計算式				数量
1. 対象土量	坑口面積	3.012	×	2.300	= 5.319 m ²
		- 2.024 ²	×	π / 4 × 0.5	
砂質土		5.319	×		= 0.000 m ³
	粘性土	5.319	×	(2.800 - 0.000)	= 14.893 m ³
2. 削孔長	砂質土	0.800			= 0.800 m
	粘性土	6.077	-	0.800	= 5.277 m
3. 注入長	砂質土	0.000			= 0.000 m
	粘性土	2.800	-	0.000	= 2.800 m
4. 注入量	砂質土	0.000	×	注入率 35.0 % (懸濁型)	= 0.000 kL
	粘性土	14.893	×	35.0 % (懸濁型)	= 5.213 kL
5. 1本当り注入量	注入本数				= 0.869 kL
	(0.000 + 5.213)	÷	6.000 本	(1本/1.0m ² 当り)	

薬液注入工

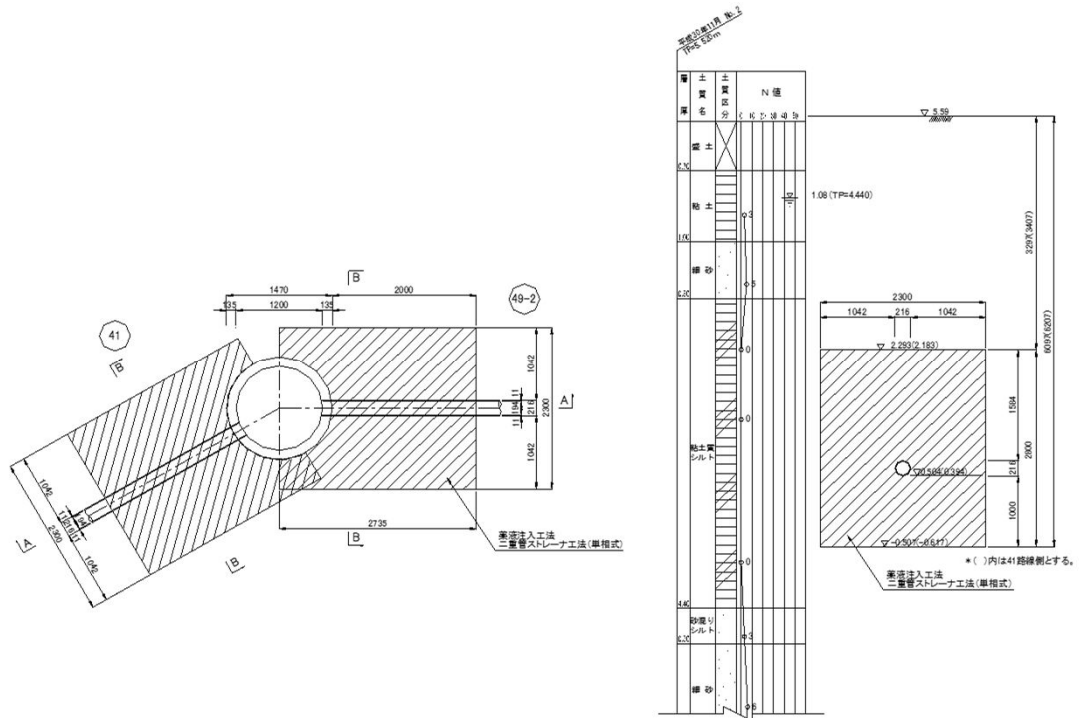
No.49-2-1 両発進立坑(下流側)【二重管ストレナー工法(单相式)】



工種	計算式					数量
1. 対象土量	坑口面積	3.012	×	2.300		
	-	2.024 ²	×	$\pi/4$	×	0.5 - 0.488 =
						4.831 m ²
	砂質土	4.831	×			= 0.000 m ³
	粘性土	4.831	×	(2.800 - 0.000)		= 13.527 m ³
2. 削孔長	砂質土	0.800				= 0.800 m
	粘性土	6.097	-	0.800		= 5.297 m
3. 注入長	砂質土	0.000				= 0.000 m
	粘性土	2.800	-	0.000		= 2.800 m
4. 注入量	砂質土	0.000	×	注入率		
	粘性土	13.527	×	35.0 % (懸濁型)		= 0.000 kL
			×	35.0 % (懸濁型)		= 4.734 kL
5. 1本当り注入量	注入本数					
	(0.000	+	4.734)	÷ 5.000本 =
						0.947 kL
					(1本/1.0m ² 当り)	

薬液注入工

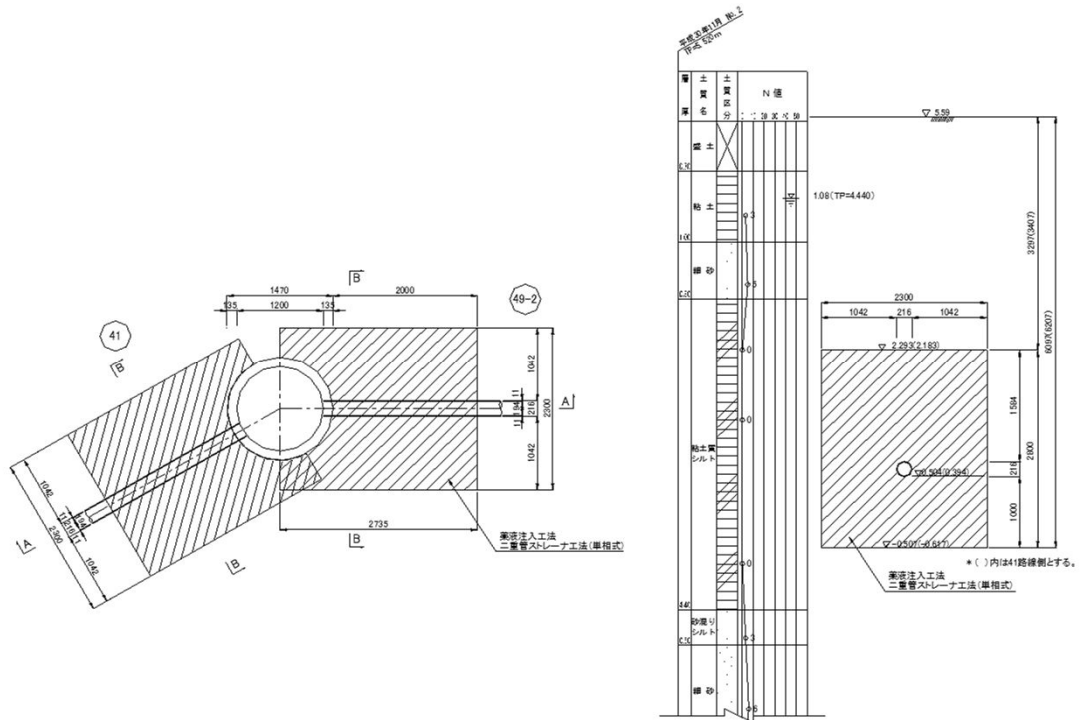
No.49-3-1 両到達立坑(上流側)【二重管ストレナー工法(单相式)】



工種	計 算 式		数 量
1. 対象土量	坑口面積	2.735×2.300	
	-	$1.470^2 \times \pi/4 \times 0.5$	= 5.442 m ²
砂質土	5.442	\times	= 0.000 m ³
粘性土	5.442	$\times (2.800 - 0.000)$	= 15.238 m ³
2. 削孔長	砂質土	0.800	= 0.800 m
粘性土	6.207	- 0.800	= 5.407 m
3. 注入長	砂質土	0.000	= 0.000 m
粘性土	2.800	- 0.000	= 2.800 m
4. 注入量	砂質土	0.000 \times 35.0% (懸濁型)	= 0.000 kL
粘性土	15.238 \times 35.0% (懸濁型)		= 5.333 kL
5. 1本当り注入量	注入本数		
	$(0.000 + 5.333) \div 6.000 \text{本}$ (1本/1.0m ² 当り)		= 0.889 kL

薬液注入工

No.49-3-1 両到達立坑(上流側)【二重管ストレナ工法(単相式)】



工 種	計 算 式	数 量
1. 対象土量	坑口面積 2.735×2.300 $- 1.470^2 \times \pi / 4 \times 0.5 - 0.213 =$	5.229 m ²
砂質土	$5.229 \times$	0.000 m ³
粘性土	$5.229 \times (2.800 - 0.000) =$	14.641 m ³
2. 削孔長	砂質土 $0.800 =$	0.800 m
粘性土	$6.097 - 0.800 =$	5.297 m
3. 注入長	砂質土 $0.000 =$	0.000 m
粘性土	$2.800 - 0.000 =$	2.800 m
4. 注入量	砂質土 $0.000 \times$ 注入率 35.0% (懸濁型) $=$	0.000 kL
粘性土	$14.641 \times 35.0\%$ (懸濁型) $=$	5.124 kL
5. 1本当り注入量	注入本数 $(0.000 + 5.124) \div 6.000 \text{本} =$ (1本/1.0m ² 当り)	0.854 kL

3. 立 坑 工

NO.19-2-1片到達立坑土工		鋼製ケーシング式 φ1.50		1/2
1. 立坑深 (底盤Coまで)	地盤高	下流管底高	底版まで	
	5.290	- 0.894	+ 0.353	= 4.749 m
2. 掘削深 (圧入掘削積込工)	立坑深	底盤厚さ	As舗装厚	
	4.749	+ 1.000	- 0.110	= 5.639 m
3. 圧入深	掘削深	根入れ長		
	5.639	+ 0.200		= 5.839 m
4. ケーシング長 (10cm単位)	立坑深	底盤ラップ長	施工余裕	
	4.749	+ 0.300	- 0.049	= 5.000 m
			先頭ケーシング 3.00 m	
			中間ケーシング m	
			最終ケーシング 2.00 m	
	先頭ケーシング刃先 呼び径1500用			1 個
5. ケーシング 溶接工	1箇所当り溶接延長 $L = \pi \times 1.50 \approx 4.7\text{m}$			1 箇所
6. ケーシング 引上げ工	引上げ延長 $L = 0.90\text{m}$			0.90 m
7. ケーシング 撤去工	ケーシング切断延長 $L = \pi \times 1.50(\text{呼び径}) + 1.451(\text{撤去}) \times 4 = 10.5\text{m}$			1 箇所
	スクラップ 1.451m × 0.466t/m			0.676 t
8. 底版コンクリート 打設工	1箇所当り使用量 $V = 1.8\text{m}^3$			1.80 m^3
9. うわ水 排水工	(水中コンクリート打設時)			1 箇所
10. スライム 処理工	(水中コンクリート打設時) 1箇所当り処分量 $V = 0.7\text{m}^3$			1 箇所

NO.41-1両発進立坑土工		鋼製ケーシング式 φ 2.00		1/2
1. 立坑深 (底盤Coまで)	地盤高	下流管底高	底版まで	
	5.430	- 0.634	+ 0.553	= 5.349 m
2. 掘削深 (圧入掘削積込工)	立坑深	底盤厚さ	As舗装厚	
	5.349	+ 1.000	- 0.110	= 6.239 m
3. 圧入深	掘削深	根入れ長		
	6.239	+ 0.200		= 6.439 m
4. ケーシング長 (10cm単位)	立坑深	底盤ラップ長	施工余裕	
	5.349	+ 0.300	- 0.049	= 5.600 m
			先頭ケーシング 3.00 m	
			最終ケーシング 2.60 m	
	先頭ケーシング刃先 呼び径2000用			1 個
5. ケーシング 溶接工	1箇所当り溶接延長 $L = \pi \times 2.00 \approx 6.3\text{m}$			1 箇所
6. ケーシング 引上げ工	引上げ延長 $L = 0.90\text{m}$			0.90 m
7. ケーシング 撤去工	ケーシング切断延長 $L = \pi \times 2.00(\text{呼び径}) + 1.451(\text{撤去}) \times 4 = 12.1\text{m}$			1 箇所
	スクラップ 1.451m × 0.615t/m			0.892 t
8. 底版コンクリート 打設工	1箇所当り使用量 $V = 3.1\text{m}^3$			3.10 m^3
9. うわ水 排水工	(水中コンクリート打設時)			1 箇所
10. スライム 処理工	(水中コンクリート打設時) 1箇所当り処分量 $V = 1.2\text{m}^3$			1 箇所

NO.43-2両到達立坑土工		鋼製ケーシング式 φ 1.50		1/2
1. 立坑深 (底盤Coまで)	地盤高	下流管底高	底版まで	
	5.630	− 2.438	+ 0.353	= 3.545 m
2. 掘削深 (圧入掘削積込工)	立坑深	底盤厚さ	As舗装厚	
	3.545	+ 1.000	− 0.190	= 4.355 m
3. 圧入深	掘削深	根入れ長		
	4.355	+ 0.200		= 4.555 m
4. ケーシング長 (10cm単位)	立坑深	底盤ラップ長	施工余裕	
	3.545	+ 0.300	− 0.045	= 3.800 m
			先頭ケーシング 2.00 m	
			中間ケーシング m	
			最終ケーシング 1.80 m	
	先頭ケーシング刃先 呼び径1500用			1 個
5. ケーシング 溶接工	1箇所当り溶接延長 $L = \pi \times 1.50 \approx 4.7\text{m}$			1 箇所
6. ケーシング 引上げ工	引上げ延長 $L = 0.90\text{m}$			0.90 m
7. ケーシング 撤去工	ケーシング切断延長 $L = \pi \times 1.50(\text{呼び径}) + 1.455(\text{撤去}) \times 4 = 10.5\text{m}$			1 箇所
	スクラップ 1.455m × 0.466t/m			0.678 t
8. 底版コンクリート 打設工	1箇所当り使用量 $V = 1.8\text{m}^3$			1.80 m^3
9. うわ水 排水工	(水中コンクリート打設時)			1 箇所
10. スライム 処理工	(水中コンクリート打設時) 1箇所当り処分量 $V = 0.7\text{m}^3$			1 箇所

NO.44-1両発進立坑土工		鋼製ケーシング式 φ2.00		1/2	
1. 立坑深 (底盤Coまで)	地盤高 5.540	-	下流管底高 1.577	+ 底版まで 0.553	= 4.516 m
2. 掘削深 (圧入掘削積込工)	立坑深 4.516	+	底盤厚さ 1.000	- As舗装厚 0.190	= 5.326 m
3. 圧入深	掘削深 5.326	+	根入れ長 0.200		= 5.526 m
4. ケーシング長 (10cm単位)	立坑深 4.516	+	底盤ラップ長 0.300	- 施工余裕 0.016	= 4.800 m
				先頭ケーシング 3.00 m	
				最終ケーシング 1.80 m	
	先頭ケーシング刃先 呼び径2000用				1 個
5. ケーシング 溶接工	1箇所当り溶接延長 $L = \pi \times 2.00 \div 6.3\text{m}$				1 箇所
6. ケーシング 引上げ工	引上げ延長 $L = 0.90\text{m}$				0.90 m
7. ケーシング 撤去工	ケーシング切断延長 $L = \pi \times 2.00(\text{呼び径}) + 1.484(\text{撤去}) \times 4 = 12.2\text{m}$				1 箇所
	スクラップ 1.484m × 0.615t/m				0.913 t
8. 底版コンクリート 打設工	1箇所当り使用量 $V = 3.1\text{m}^3$				3.10 m^3
9. うわ水 排水工	(水中コンクリート打設時)				1 箇所
10. スライム 処理工	(水中コンクリート打設時) 1箇所当り処分量 $V = 1.2\text{m}^3$				1 箇所

NO.44-3両発進立坑土工		鋼製ケーシング式 φ2.00		1/2
1. 立坑深 (底盤Coまで)	地盤高	下流管底高	底版まで	
	5.490	-	1.084	+ 0.553 = 4.959 m
2. 掘削深 (圧入掘削積込工)	立坑深	底盤厚さ	As舗装厚	
	4.959	+	1.000	- 0.190 = 5.769 m
3. 圧入深	掘削深	根入れ長		
	5.769	+	0.200	= 5.969 m
4. ケーシング長 (10cm単位)	立坑深	底盤ラップ長	施工余裕	
	4.959	+	0.300	- 0.059 = 5.200 m
			先頭ケーシング 3.00 m	
			最終ケーシング 2.20 m	
	先頭ケーシング刃先 呼び径2000用			1 個
5. ケーシング 溶接工	1箇所当り溶接延長 $L = \pi \times 2.00 \div 6.3m$			1 箇所
6. ケーシング 引上げ工	引上げ延長 $L = 0.90m$			0.90 m
7. ケーシング 撤去工	ケーシング切断延長 $L = \pi \times 2.00(\text{呼び径}) + 1.441(\text{撤去}) \times 4 = 12.0m$			1 箇所
	スクラップ 1.441m × 0.615t/m			0.886 t
8. 底版コンクリート 打設工	1箇所当り使用量 $V = 3.1m^3$			3.10 m^3
9. うわ水 排水工	(水中コンクリート打設時)			1 箇所
10. スライム 処理工	(水中コンクリート打設時) 1箇所当り処分量 $V = 1.2m^3$			1 箇所

NO.44-4両到達立坑土工		鋼製ケーシング式 φ1.50		1/2
1. 立坑深 (底盤Coまで)	地盤高	下流管底高	底版まで	
	5.520	- 0.794	+ 0.353	= 5.079 m
2. 掘削深 (圧入掘削積込工)	立坑深	底盤厚さ	As舗装厚	
	5.079	+ 1.000	- 0.190	= 5.889 m
3. 圧入深	掘削深	根入れ長		
	5.889	+ 0.200		= 6.089 m
4. ケーシング長 (10cm単位)	立坑深	底盤ラップ長	施工余裕	
	5.079	+ 0.300	- 0.079	= 5.300 m
			先頭ケーシング 3.00 m	
			中間ケーシング m	
			最終ケーシング 2.30 m	
	先頭ケーシング刃先 呼び径1500用			1 個
5. ケーシング 溶接工	1箇所当り溶接延長 $L = \pi \times 1.50 \approx 4.7\text{m}$			1 箇所
6. ケーシング 引上げ工	引上げ延長 $L = 0.90\text{m}$			0.90 m
7. ケーシング 撤去工	ケーシング切断延長 $L = \pi \times 1.50(\text{呼び径}) + 1.421(\text{撤去}) \times 4 = 10.4\text{m}$			1 箇所
	スクラップ 1.411m × 0.466t/m			0.662 t
8. 底版コンクリート 打設工	1箇所当り使用量 $V = 1.8\text{m}^3$			1.80 m^3
9. うわ水 排水工	(水中コンクリート打設時)			1 箇所
10. スライム 処理工	(水中コンクリート打設時) 1箇所当り処分量 $V = 0.7\text{m}^3$			1 箇所

NO.49-2-1両発進立坑土工		鋼製ケーシング式 φ2.00		1/2
1. 立坑深 (底盤Coまで)	地盤高	下流管底高	底版まで	
	5.620	-	0.534	+ 0.553 = 5.639 m
2. 掘削深 (圧入掘削積込工)	立坑深	底盤厚さ	As舗装厚	
	5.639	+	1.000	- 0.190 = 6.449 m
3. 圧入深	掘削深	根入れ長		
	6.449	+	0.200	= 6.649 m
4. ケーシング長 (10cm単位)	立坑深	底盤ラップ長	施工余裕	
	5.639	+	0.300	- 0.039 = 5.900 m
			先頭ケーシング 3.00 m	
			最終ケーシング 2.90 m	
	先頭ケーシング刃先 呼び径2000用			1 個
5. ケーシング 溶接工	1箇所当り溶接延長 $L = \pi \times 2.00 \div 6.3m$			1 箇所
6. ケーシング 引上げ工	引上げ延長 $L = 0.90m$			0.90 m
7. ケーシング 撤去工	ケーシング切断延長 $L = \pi \times 2.00(\text{呼び径}) + 1.461(\text{撤去}) \times 4 = 12.1m$ スクラップ 1.461m × 0.615t/m			1 箇所 0.899 t
8. 底版コンクリート 打設工	1箇所当り使用量 $V = 3.1m^3$			3.10 m^3
9. うわ水 排水工	(水中コンクリート打設時)			1 箇所
10. スライム 処理工	(水中コンクリート打設時) 1箇所当り処分量 $V = 1.2m^3$			1 箇所

No.49-3-1 両到達立坑(コンクリート製圧入構築式 φ 1200)

種 別	規 格	単 位	数 量
圧入掘削積込工	砂質土	m	1.12
	粘性土	m	6.57
ブロック溶接工	φ 1200 (L=1.5m)	箇所	4
仮設ケーシング(φ 1200用)	φ 1200×1500	個	1
	φ 1200×1000	個	1
底盤コンクリート	(30-18-20)	m ³	1.60
機械設置撤去工		回	1
機械退避・再設置工		〃	2
刃 口(φ 1200用)		個	1
坑口取付壁	φ 1200×1500	〃	1
直 壁	φ 1200×1800	〃	2
	φ 1200×1500	〃	1
坑口部材	φ 200用坑口止水器	〃	2
中間スラブ	φ 1200	〃	1
蓋及び受枠	φ 900	個	1
転落防止はしご	φ 900用	〃	1
調整リング	900×100	〃	1
床板斜壁	1200×900×300	〃	1
高流動性無収縮早強モルタル		袋	0.7
立坑水替		箇所	1
スライム運搬処理		m ³	0.5
円形覆工板	(1, 2号用)	基	1
埋戻し工		m ³	0.01
残土処分工		〃	11.57
足掛金物設置工		基	20
削孔	塩ビ管 φ 200	箇所	2

工種	No.49-3-1両到達立坑	内容	φ1200	市道46型	一式 当り	
項目	算 式				単位	数 量
蓋及び受枠	φ900				N= 1.0	個 1
転落防止はしご	φ900用				N= 1.0	個 1
調整リング	900×100				N= 1.0	個 1
床板斜壁	1200×900×300				N= 1.0	個 1
変形防止金具 (高流動性無収縮 早強モルタル)	26.0 mm ÷ 40.0 mm				= 0.65	袋 0.7
立坑水替	N= 1.0				= 1.0	箇所 1
スライム運搬処理	V= 0.5 (MMホール協会 積算資料 P.13より)				= 0.5	m3 0.5
円形覆工板 (1, 2号用)	N= 1.0				= 1.0	基 1
掘削土量(地山)	V= $\pi/4 \times 1.428^2 \times (7.686 - 0.460)$				= 11.573	
					舗装厚	
埋戻し工 控除)	V= $\pi/4 \times 1.428^2 \times (0.546 - 0.460)$				= 0.138	
					舗装厚	
	$\pi/4 \times 1.390^2 \times 0.086$				= 0.131	
	V= 0.138 - 0.131				= 0.007	m3 0.01
残土処分工	V= $\frac{11.573}{掘削} - \frac{0.007}{埋戻し工}$				= 11.566	m3 11.57
足掛金物取付工	N= 20.0				= 20.0	個 20
削孔	塩ビ管φ200					箇所 2

4. 組立マンホール工

組立1号マンホール底部工集計表

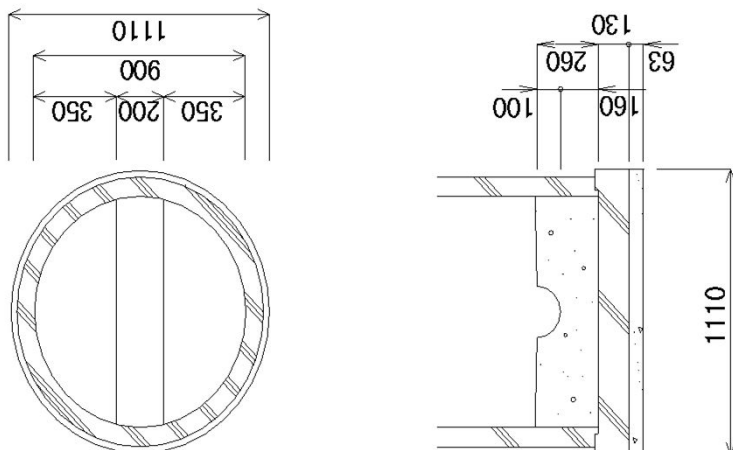
	タイプ1	タイプ2	タイプ3	タイプ4	タイプ5	
	40-1	49-2-1	44-3	41-1		計
		44-2		44-1		
		44-4		49-2-1		
		43-2				
	1箇所	4箇所	1箇所	3箇所	箇所	
インバート コンクリート工	(0.14) 0.14	(0.15) 0.60	(0.15) 0.15	(0.15) 0.45		1.3 m ³
モルタル 上塗り工	(0.82) 0.82	(0.74) 2.96	(0.74) 0.74	(0.78) 2.34		6.9 m ²
砕石基礎工	(0.97) 0.97					1.0 m ²
調整コンクリート工		(0.06) 0.24	(0.25) 0.25	(0.25) 0.75		1.2 m ³
同上型枠工		(0.22) 0.88	(0.92) 0.92	(0.92) 2.76		4.6 m ²

マンホール底部工 … 組立1号

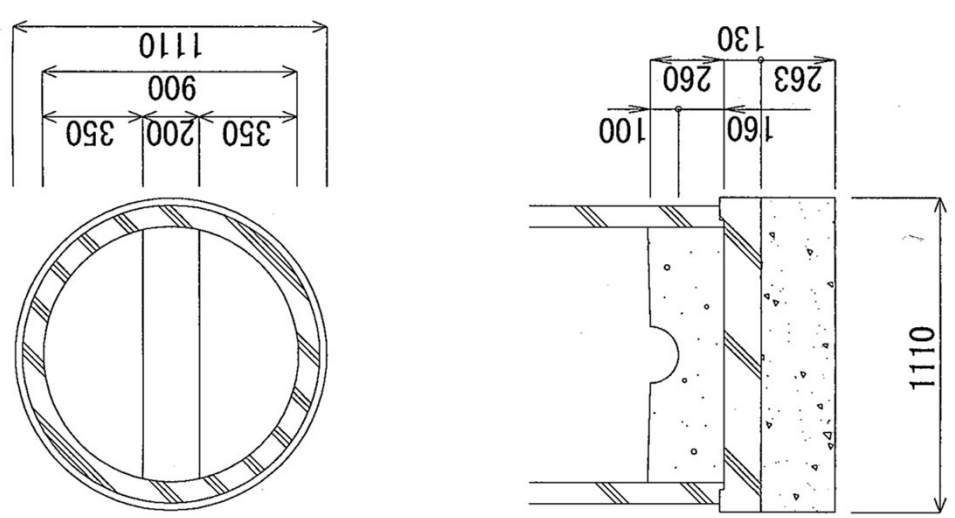
1 箇所当たり		概略図	項目	計 算 式	数 量
タイプ1		①インバートコンクリート工	$V = 0.90^2 \times \pi / 4 \times 0.260 - 0.20^2 \times \pi / 4 / 2 \times (0.90 + 0.70)$	0.14 m ³	
		②モルタル塗り工 (配合1:2 t=20mm)	$A = 0.90^2 \times \pi / 4 + (0.20 \times \pi / 2 - 0.20) \times (0.90 + 0.70)$	0.82 m ²	
		③碎石基礎工 (t=20cm)	$A = 1.11^2 \times \pi / 4$	0.97 m ²	

マンホール底部工 … 組立1号

1箇所当り

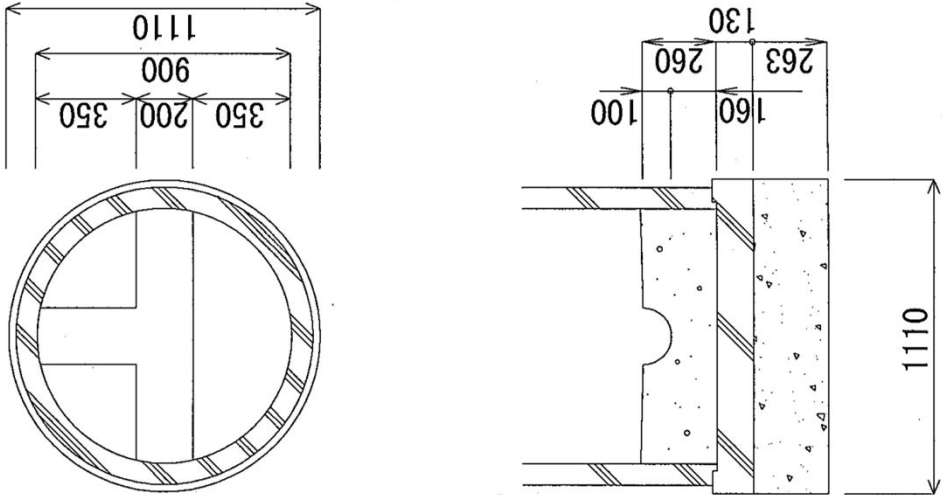
概略図	項目	計算法	数量
<p>タイプ2</p> 	①インバートコンクリート工	$V = 0.90^2 \times \pi / 4 \times 0.260 - 0.20^2 \times \pi / 4 / 2 \times 0.90$	0.15 m ³
	②モルタル塗り工 (配合1:2 t=20mm)	$A = 0.90^2 \times \pi / 4 + (0.20 \times \pi / 2 - 0.20) \times 0.90$	0.74 m ²
	③調整コンクリート工 (t=8.5cm)	$A = 1.11^2 \times \pi / 4 \times 0.063$	0.06 m ³
	④同上型枠工	$A = 1.11 \times \pi \times 0.063$	0.22 m ²

マンホール底部工 … 組立1号

概略図	項目	計算法式	数量
<p>タイプ3</p> 	<p>①インハートコンクリート工</p>	$V = 0.90^2 \times \pi / 4 \times 0.260 - 0.20^2 \times \pi / 4 / 2 \times 0.90$	0.15 m ³
	<p>②モルタル上塗り工 (配合1:2 t=20mm)</p>	$A = 0.90^2 \times \pi / 4 + (0.20 \times \pi / 2 - 0.20) \times 0.90$	0.74 m ²
	<p>③調整コンクリート工 (t=8.5cm)</p>	$A = 1.11^2 \times \pi / 4 \times 0.263$	0.25 m ³
	<p>④同上型砕工</p>	$A = 1.11 \times \pi \times 0.263$	0.92 m ²

マンホール底部工 … 組立1号

1箇所当り

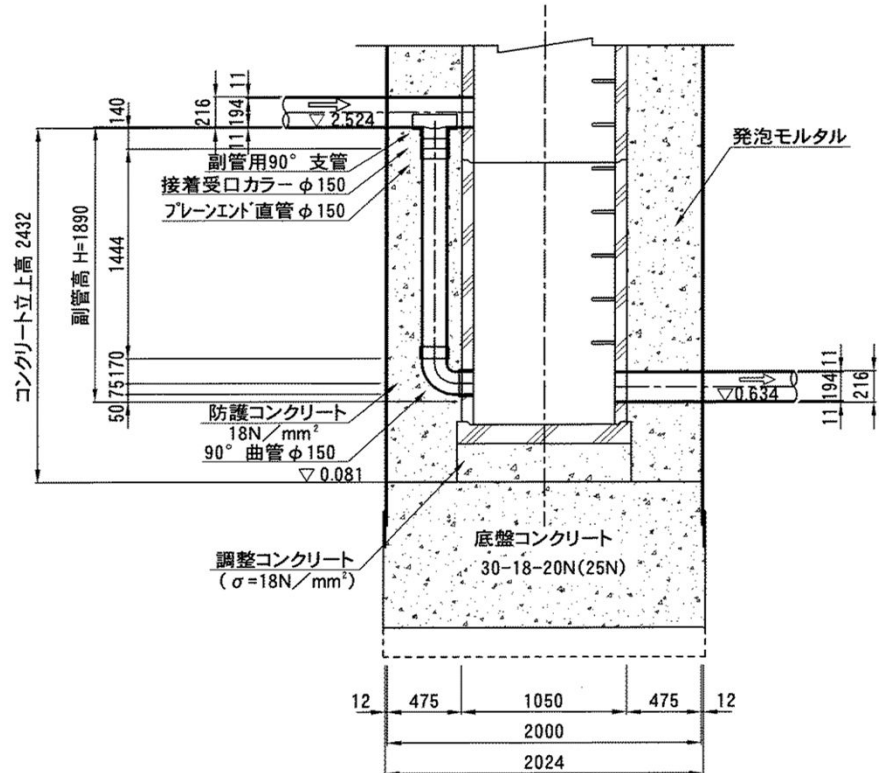
概略図	項目	計 算 式	数 量
<p>タイプ4</p> 	<p>①インバートコンクリート工</p> <p>②モルタル上塗り工 (配合1:2 t=20mm)</p> <p>③調整コンクリート工 (t=8.5cm)</p> <p>④同上型枠工</p>	$V = 0.90^2 \times \pi / 4 \times 0.260 - 0.20^2 \times \pi / 4 / 2 \times (0.90 + 0.35)$ $A = 0.90^2 \times \pi / 4 + (0.20 \times \pi / 2 - 0.20) \times (0.90 + 0.35)$ $A = 1.11^2 \times \pi / 4 \times 0.263$ $A = 1.11 \times \pi \times 0.263$	<p>0.15 m³</p> <p>0.78 m²</p> <p>0.25 m³</p> <p>0.92 m²</p>

副官数量集計表

	単位	No.41-1	No.49-2-1		計
硬質塩化ビニル直管φ150	m	1.46	1.99		3.45
副管用90° 可とう支管	個	1	1		2
カラー	個	1	1		2
90° 曲管	個	1	1		2
コンクリート(18N/mm ²)	m ³	0.36	0.44		0.8
型枠	m ²	2.31	2.82		5.13

副管設置工

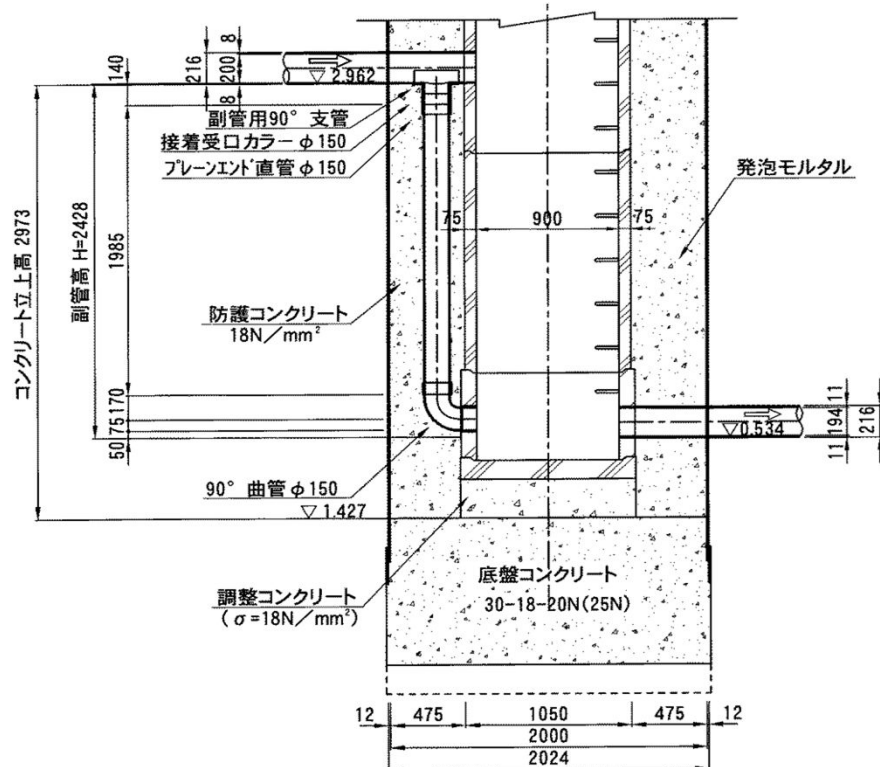
No.41-1外副管



硬質塩化ビニル直管 (φ150)	副管高	支管	曲管	管径/2	ステップ	
	1.890	— 0.140	— 0.170	— 0.075	— 0.050	1.46 m
副管用90° 可とう支管 (φ150)						1 個
カラー (φ150)						1 個
90° 曲管 (φ150)						1 個
コンクリート (18N/mm ²)	0.475	× 0.350	× 2.432			
		控除				
	—	0.040				0.36 m ³
	<控除>					
	副管φ150	$0.165^2 \times \pi / 4 \times 1.890 = 0.040$				
同上型枠	0.475	× 2	× 2.432			2.31 m ³

副管設置工

No.49-2-1外副管



硬質塩化ビニル直管 (φ150)	副管高	支管	曲管	管径/2	ステップ	
	2.428	—	0.140	—	0.075	—
副管用90° 可とう支管 (φ150)						1 個
カラー (φ150)						1 個
90° 曲管 (φ150)						1 個
コンクリート (18N/mm ²)	0.475	×	0.350	×	2.973	
	控除					
	—	0.051				0.44 m ³
	〈控除〉					
	副管φ150	$0.165^2 \times \pi / 4 \times 2.428 = 0.051$				
同上型枠	0.475	×	2	×	2.973	2.82 m ³

5. 取 付 管 工

6. 付 帯 工

付帯工計算書			
舗装切断工 AS舗装 t=15cm以下	推進部(NO.19-2-1 片到達立坑φ1500)		
	$\pi \times (1.5+0.1)$	=	5.03
	推進部(NO.41-1 両発進立坑φ2000)		
	$\pi \times (2.0+0.1)$	=	6.60
	推進部(NO.49-3-1 両到達立坑Φ1200MMホール)		
	$\pi \times (1.47+0.1)$	=	4.93
	取付管部(取付管数量より)		
	33.98	=	33.98
	マンホール部(管布設工数量より)		
		=	6.00
	合計	=	56.54 56.54 m
AS舗装 t=15cmを超え30cm以下			
	$\pi \times (1.5+0.1)$	=	5.03
	推進部(NO.44-1 両発進立坑φ2000)		
	$\pi \times (2.0+0.1)$	=	6.60
	推進部(NO.44-2 両到達立坑φ1500)		
	$\pi \times (1.5+0.1)$	=	5.03
	推進部(NO.44-3 両発進立坑φ2000)		
	$\pi \times (2.0+0.1)$	=	6.60
	推進部(NO.44-4 両到達立坑φ1500)		
	$\pi \times (1.5+0.1)$	=	5.03
	推進部(NO.49-2-1 両発進立坑φ2000)		
	$\pi \times (2.0+0.1)$	=	6.60
	取付管部(取付管数量より)		
	33.28	=	33.28
	合計	=	68.17 68.17 m
舗装版破碎工 t=10cm以下	取付管部(取付管数量より)		
	1.73	=	1.73
	マンホール部(管布設工数量より)		
		=	2.25
	合計	=	3.98 3.98 m ²
t=10cmを越え15cm以下	推進部(NO.19-2-1 片到達立坑φ1500)		
	$\pi / 4 \times (1.50+0.10)^2$	=	2.01
	推進部(NO.41-1 両到達立坑φ2000)		
	$\pi / 4 \times (2.00+0.10)^2$	=	3.46
	推進部(NO.49-3-1 両到達立坑Φ1200MMホール)		
	$\pi / 4 \times (1.47+0.10)^2$	=	1.94
	取付管部(取付管数量より)		
	8.48	=	8.48
	合計	=	15.89 15.89 m ²

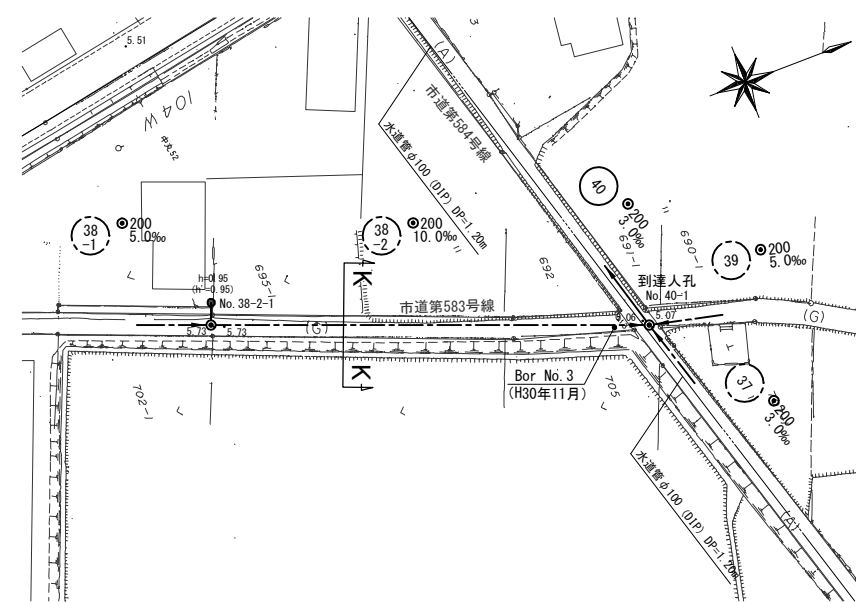
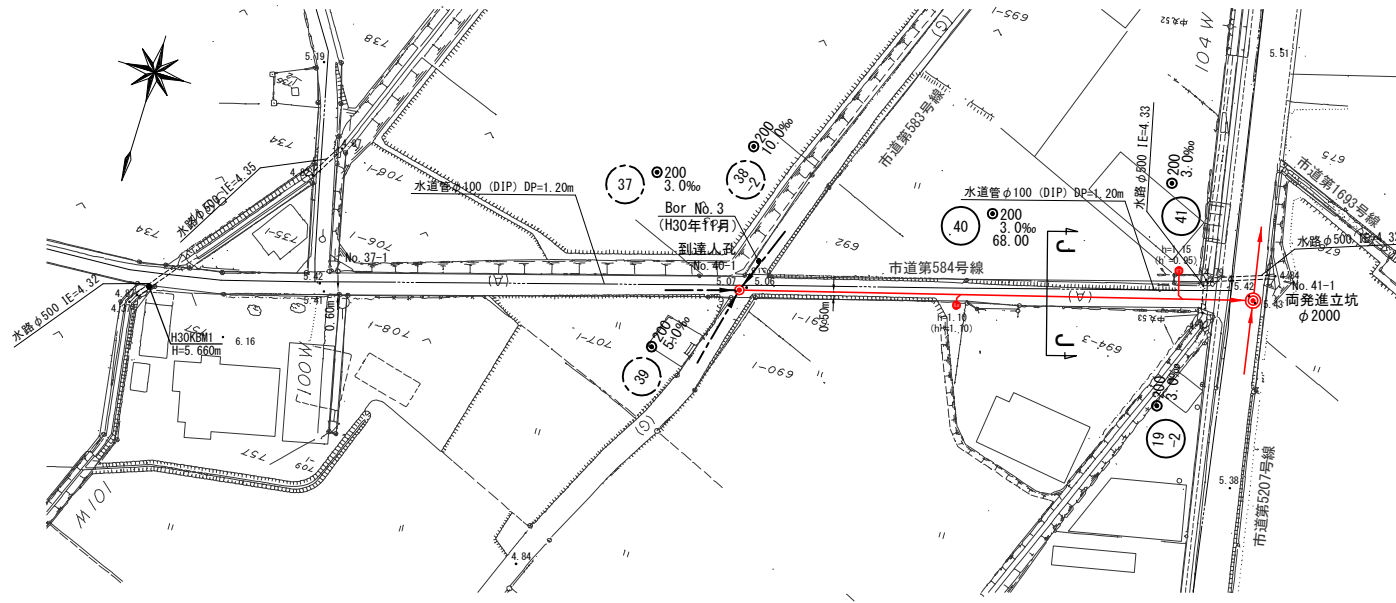
付帯工計算書-2			
t=15cmを超え 40cm以下			
	推進部(NO.43-2 両到達立坑φ1500)		
	$\pi/4 \times (1.50+0.10)^2$	= 2.01	
	推進部(NO.44-1 両発進立坑φ2000)		
	$\pi/4 \times (2.00+0.10)^2$	= 3.46	
	推進部(NO.44-2 両到達立坑φ1500)		
	$\pi/4 \times (1.50+0.10)^2$	= 2.01	
	推進部(NO.44-3 両発進立坑φ2000)		
	$\pi/4 \times (2.00+0.10)^2$	= 3.46	
	推進部(NO.44-4 両到達立坑φ1500)		
	$\pi/4 \times (1.50+0.10)^2$	= 2.01	
	推進部(NO.49-2-1 両発進立坑φ2000)		
	$\pi/4 \times (2.00+0.10)^2$	= 3.46	
	取付管部(取付管数量より)		
	9.99	= 9.99	
		合計 = 26.40	26.40 m
AS殻処分工 (直接掘削積込)	推進部(NO.19-2-1 片到達立坑φ1500)		
	$\pi/4 \times (1.50+0.10)^2 \times 0.11$	= 0.22	
	推進部(NO.41-1 両発進立坑φ2000)		
	$\pi/4 \times (2.00+0.10)^2 \times 0.11$	= 0.38	
	推進部(NO.49-3-1 両到達立坑φ1200mmホール)		
	$\pi/4 \times (1.47+0.10)^2 \times 0.11$	= 0.21	
	推進部(NO.43-2 両到達立坑φ1500)		
	$\pi/4 \times (1.50+0.10)^2 \times 0.19$	= 0.38	
	推進部(NO.44-1 両発進立坑φ2000)		
	$\pi/4 \times (2.00+0.10)^2 \times 0.19$	= 0.66	
	推進部(NO.44-2 両到達立坑φ1500)		
	$\pi/4 \times (1.50+0.10)^2 \times 0.19$	= 0.38	
	推進部(NO.44-3 両発進立坑φ2000)		
	$\pi/4 \times (2.00+0.10)^2 \times 0.19$	= 0.66	
	推進部(NO.44-4 両到達立坑φ1500)		
	$\pi/4 \times (1.50+0.10)^2 \times 0.19$	= 0.38	
	推進部(NO.49-2-1 両発進立坑φ2000)		
	$\pi/4 \times (2.00+0.10)^2 \times 0.19$	= 0.66	
	取付管部(取付管数量より)		
	2.89	= 2.89	
	マンホール部(管布設工数量より)		
		= 0.11	
		合計 = 6.93	6.93 m ³

付帯工計算書-3				
道路復旧工 県道87型				
	推進部(NO.43-2 両到達立坑φ1500)			
	$\pi/4 \times (1.50+0.10)^2 - 0.82^2 \times \pi/4$	=	1.48	
	推進部(NO.44-1 両発進立坑φ2000)			
	$\pi/4 \times (2.00+0.10)^2 - 0.82^2 \times \pi/4$	=	2.94	
	推進部(NO.44-2 両到達立坑φ1500)			
	$\pi/4 \times (1.50+0.10)^2 - 0.82^2 \times \pi/4$	=	1.48	
	推進部(NO.44-3 両発進立坑φ2000)			
	$\pi/4 \times (2.00+0.10)^2 - 0.82^2 \times \pi/4$	=	2.94	
	推進部(NO.44-4 両到達立坑φ1500)			
	$\pi/4 \times (1.50+0.10)^2 - 0.82^2 \times \pi/4$	=	1.48	
	推進部(NO.49-2-1 両発進立坑φ2000)			
	$\pi/4 \times (2.00+0.10)^2 - 0.82^2 \times \pi/4$	=	2.94	
	取付管部(取付管数量より)			
	9.99	=	9.99	
		合計	=	23.25
				23.25 m ²
市道46型	推進部(NO.19-2-1 片到達立坑φ1500)			
	$\pi/4 \times (1.50+0.10)^2 - 0.82^2 \times \pi/4$	=	1.48	
	推進部(NO.41-1 両発進立坑φ2000)			
	$\pi/4 \times (2.00+0.10)^2 - 0.82^2 \times \pi/4$	=	2.94	
	推進部(NO.29-3-1 両到達立坑Φ1200MMホール)			
	$\pi/4 \times (1.47+0.10)^2 - 1.14^2 \times \pi/4$	=	0.99	
	取付管部(取付管数量より)			
	8.48	=	8.48	
		合計	=	13.89
				13.89 m ²
市道35型	取付管部(取付管数量より)			
	1.73	=	1.73	
	マンホール部(管布設工数量より)			
		=	2.25	
		合計	=	3.98
				3.98 m ²
区画線工				
文字・記号(白)W=15cm換算	L=	19.80	+	16.50
				36.30
				36.30 m
実線(赤)W=45cm	L=			2.00
				2.00 m

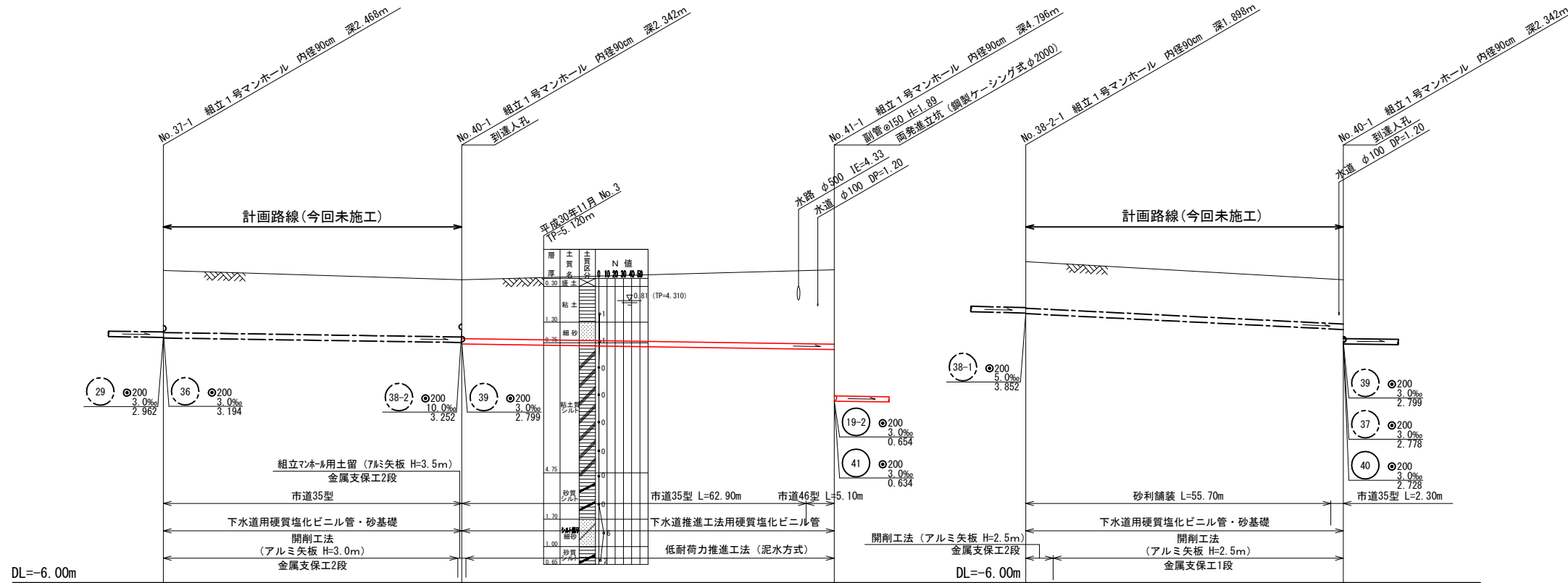
系 統 図 縮尺 1:2500



平面図 縮尺 1:500

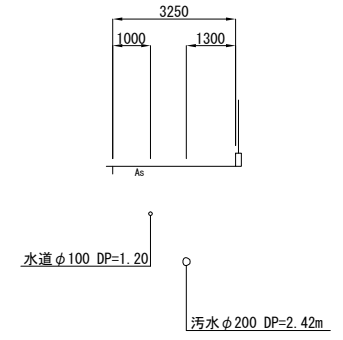


縦断面図 縮尺 縦 1:100 横 1:500

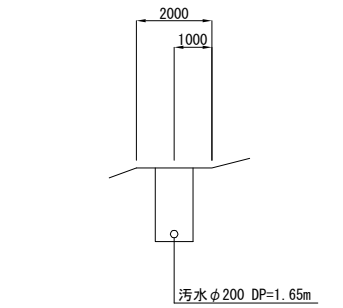


地盤高	5.41	5.26	5.07	5.43	5.73	5.67	5.07
土被り	2.26	(2.22)	2.18	(2.13)	2.08	2.14	(2.42)
管底高	2.942	2.870	2.778	2.728	2.524	3.832	3.782
掘削深	2.576	(2.537)	2.498	(2.449)	2.400	2.006	(2.001)
追加距離	0.00	24.00	54.50	68.00	122.50	0.00	5.00
単距離	0.00	24.00	30.50	68.00	0.00	0.00	53.00

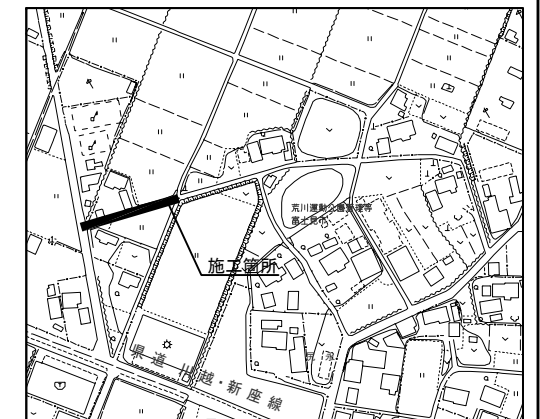
J-J 断面図 縮尺 1:100



K-K 断面図 縮尺 1:100



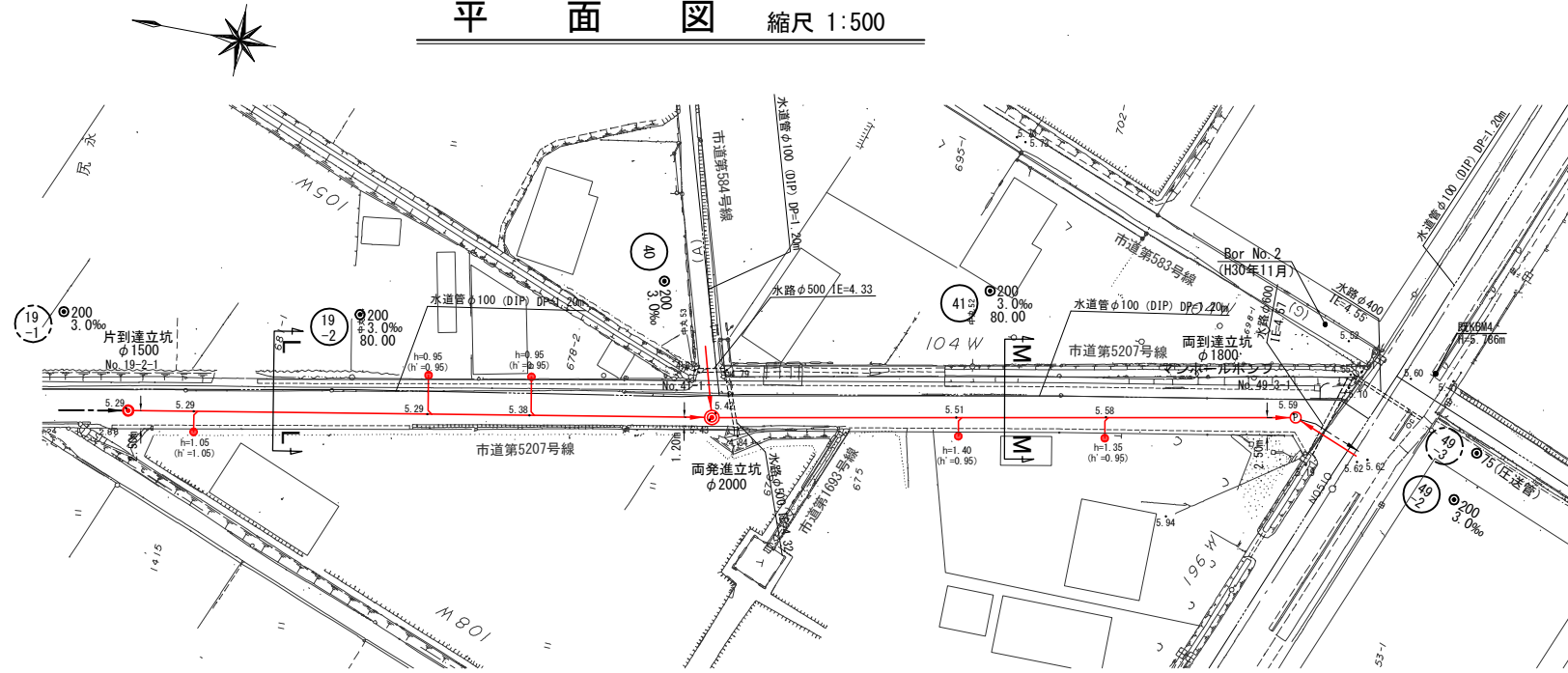
案内図 縮尺 1:2500



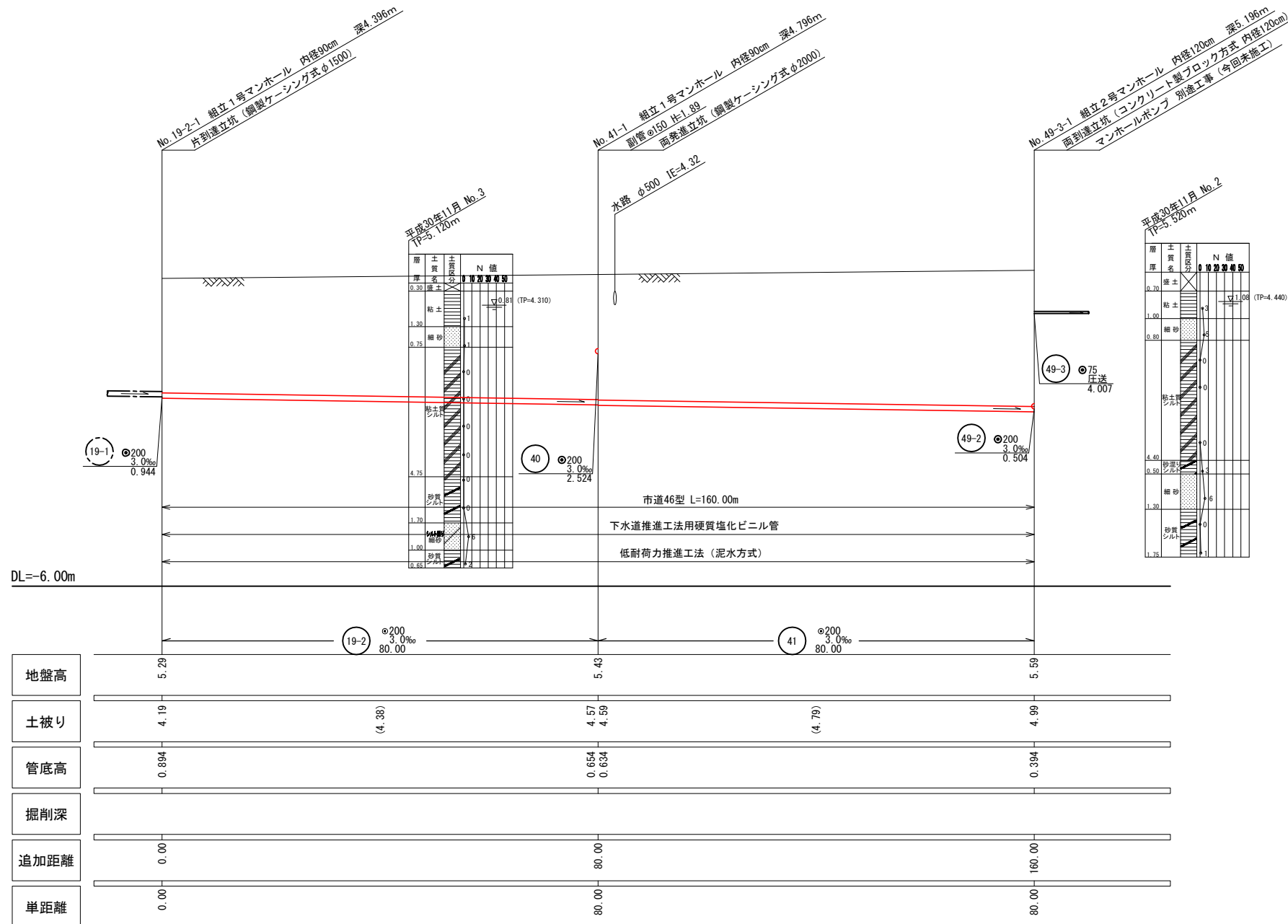
工事名	令和元年度 新河岸第16-1-1 污水管渠築造工事 (第1工区)
路線名	県道 川越・新産線外
工事箇所	富士見市大字下南畑地内外
図面名	平面図・縦断面図・横断面図
縮尺	図示
図面番号	2/34

富士見市建設部下水道課

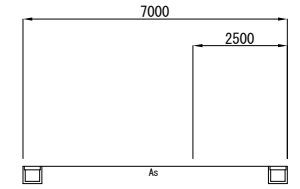
平面図 縮尺 1:500



縦断面図 縮尺 縦 1:100 横 1:500

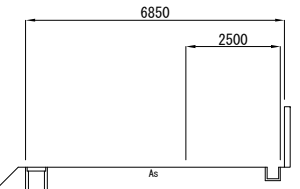


L-L 断面図 縮尺 1:100



汚水 φ200 DP=4.38m

M-M 断面図 縮尺 1:100



汚水 φ200 DP=4.79m

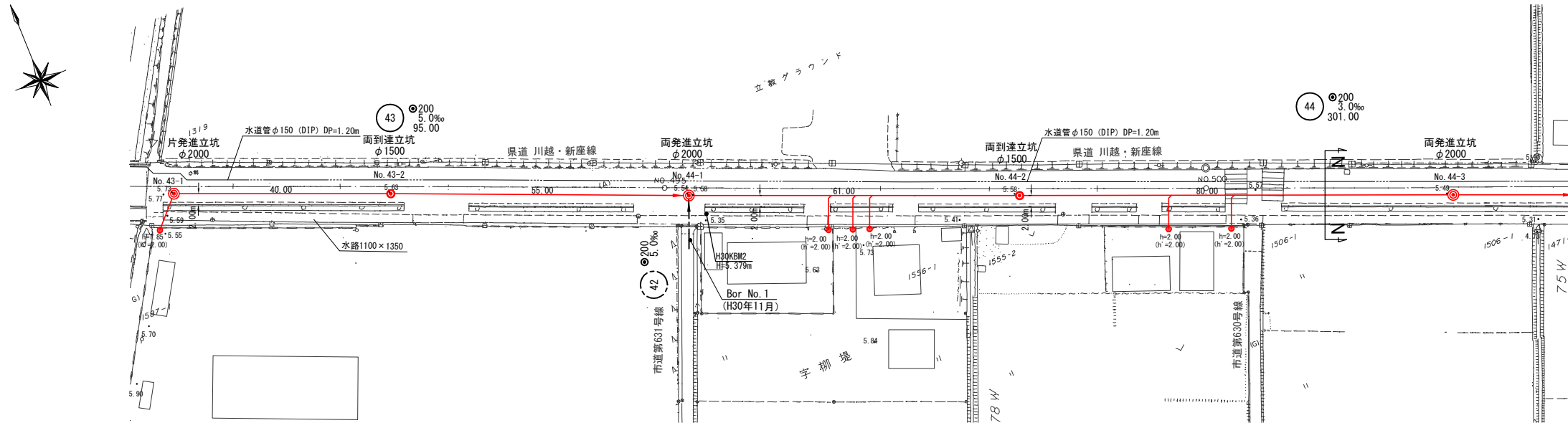
案内図 縮尺 1:2500



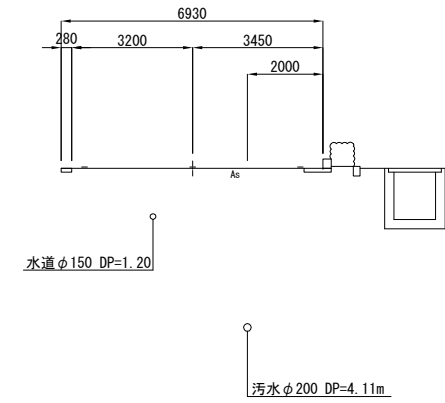
工事名	令和元年度 新河岸第16-1-1 污水管渠築造工事 (第1工区)
路線名	県道 川越・新座線外
工事箇所	富士見市大字下南畑地内外
図面名	平面図・縦断面図・横断面図
縮尺	図示
図面番号	3/34

富士見市建設部下水道課

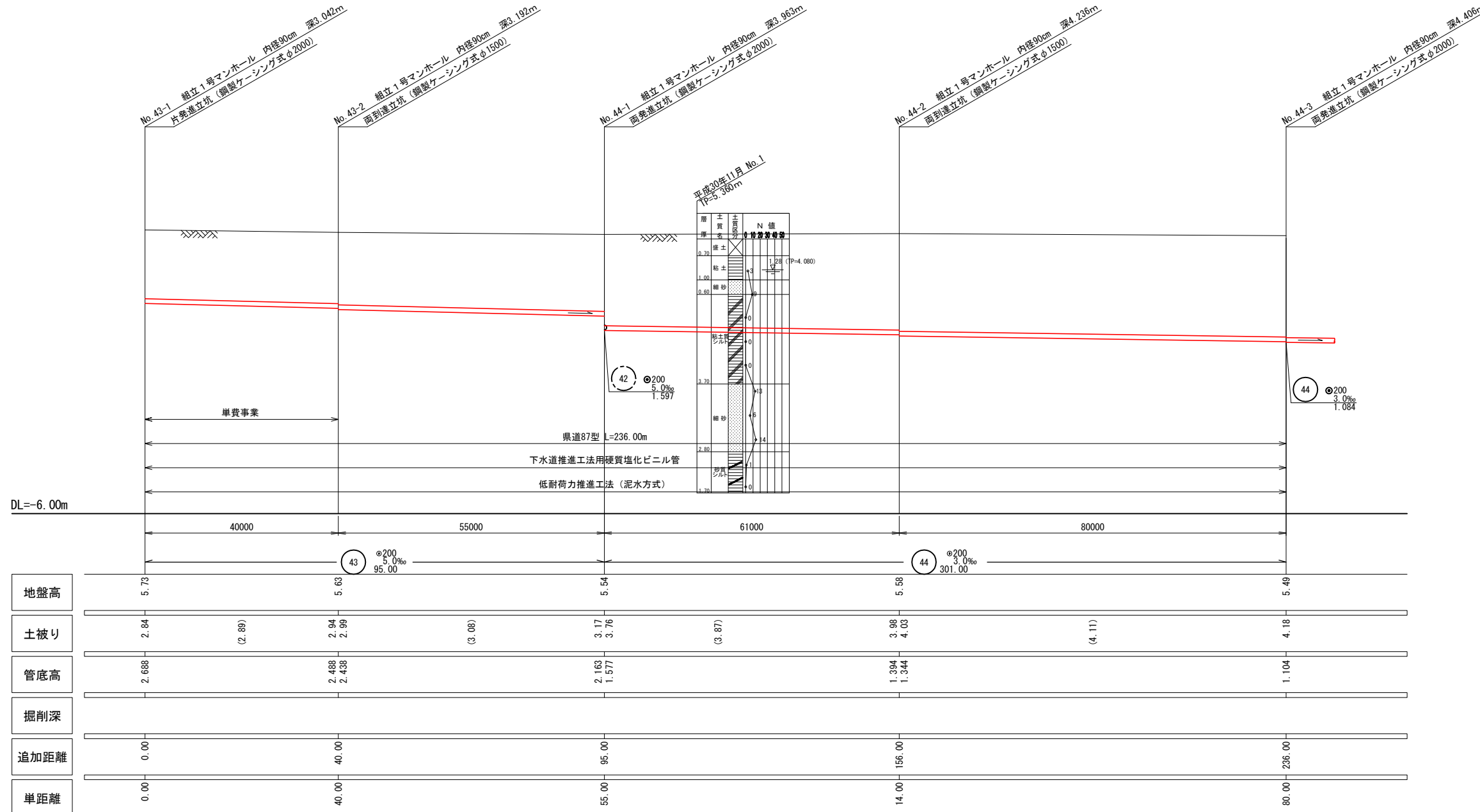
平面図 縮尺 1:500



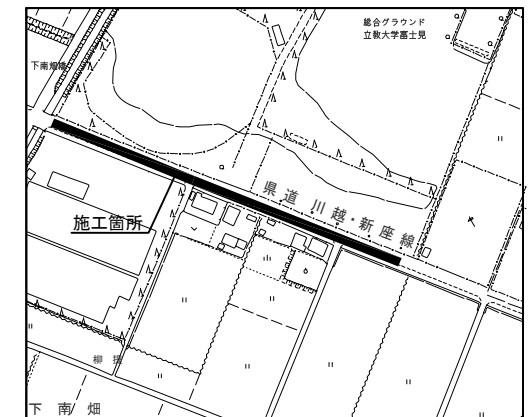
N-N 断面図 縮尺 1:100



縦断面図 縮尺 縦 1:100 横 1:500

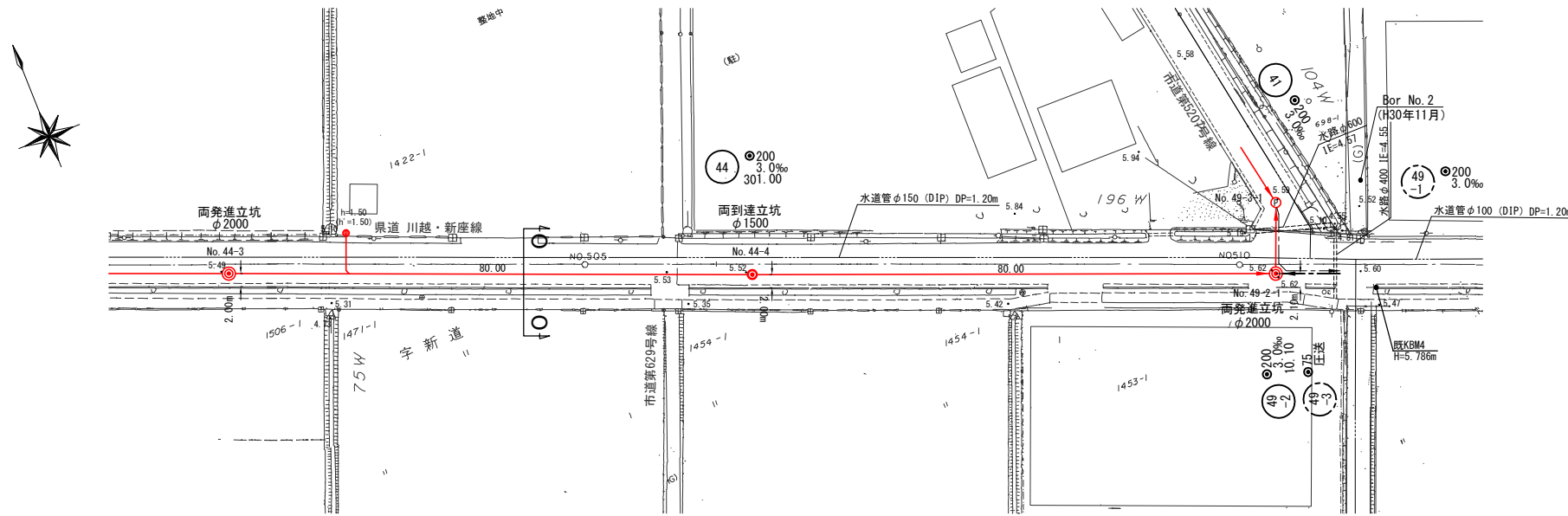


案内図 縮尺 1:2500

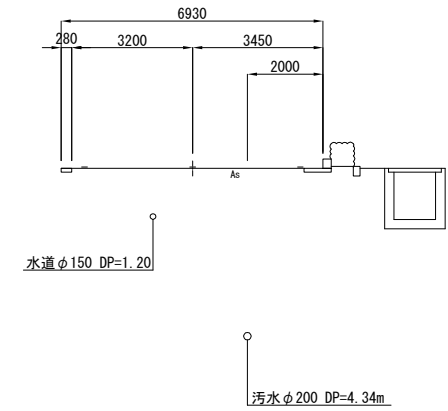


工事名	令和元年度 新河岸第16-1-1 汚水管渠築造工事 (第1工区)		
路線名	県道 川越・新座線外		
工事箇所	富士見市大字下南畑地内外		
図面名	平面図・縦断面図・横断面図		
縮尺	図示	図面番号	4/34
富士見市建設部下水道課			

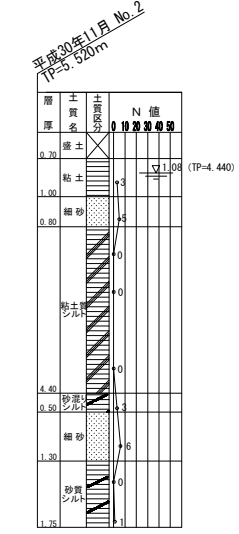
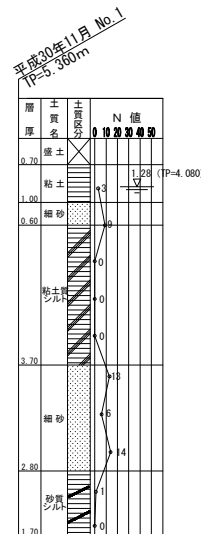
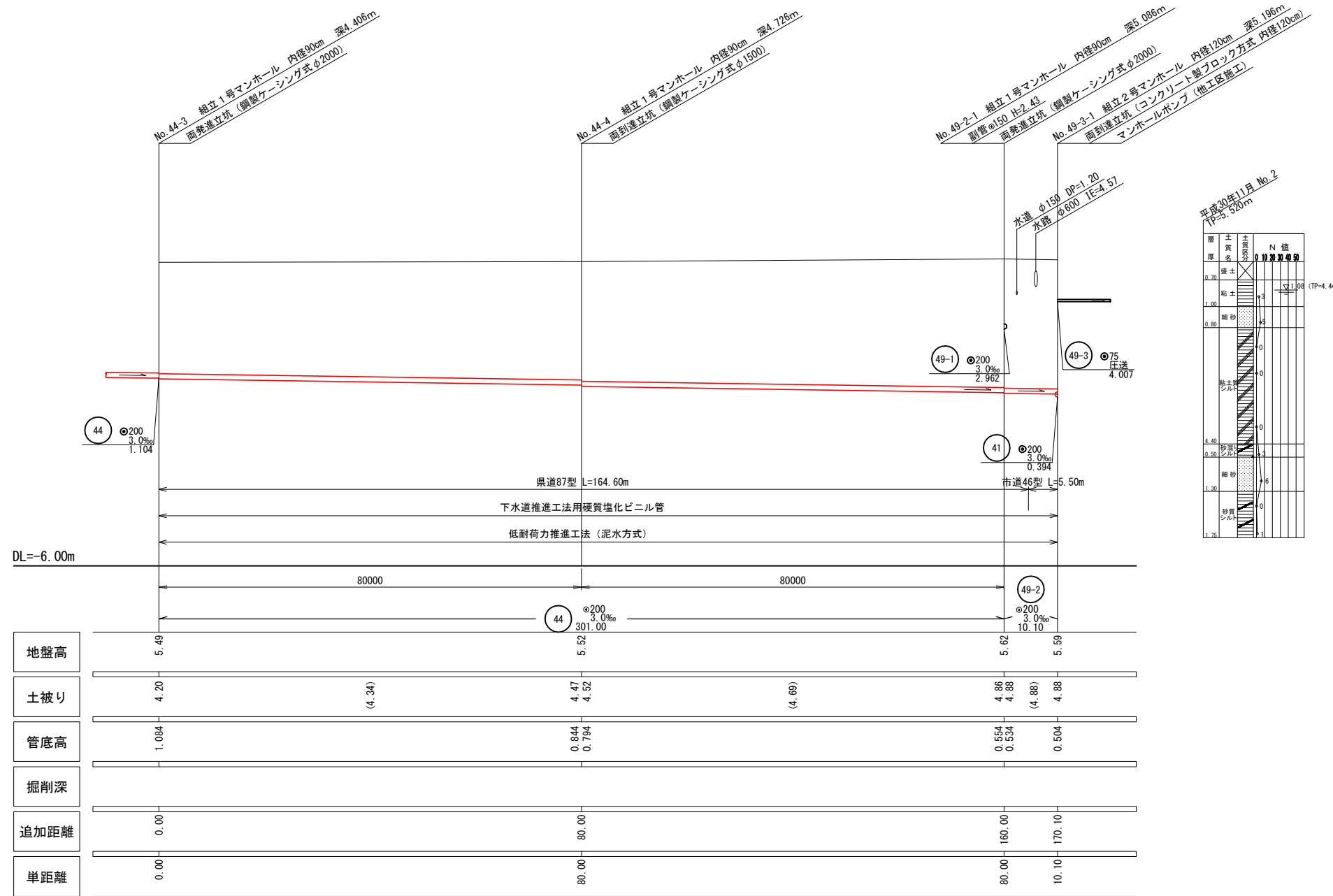
平面図 縮尺 1:500



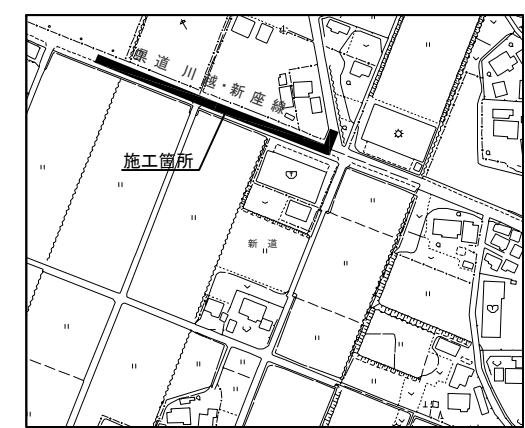
0-0 断面図 縮尺 1:100



縦断面図 縮尺 縦 1:100 横 1:500



案内図 縮尺 1:2500

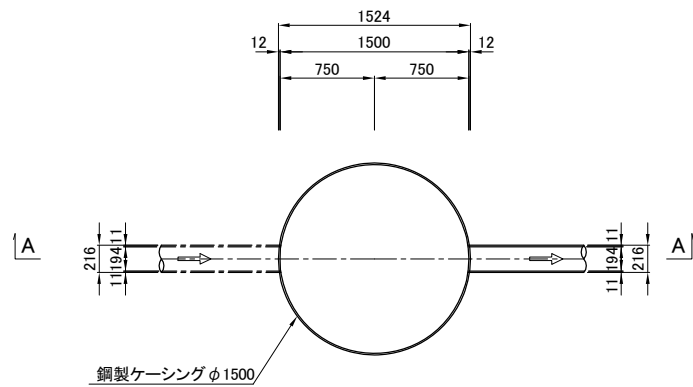


工事名	令和元年度 新河岸第16-1-1汚水管渠築造工事 (第1工区)
路線名	県道 川越・新座線外
工事箇所	富士見市大字下南畑地内外
図面名	平面図・縦断面図・横断面図
縮尺	図示
図面番号	5/34

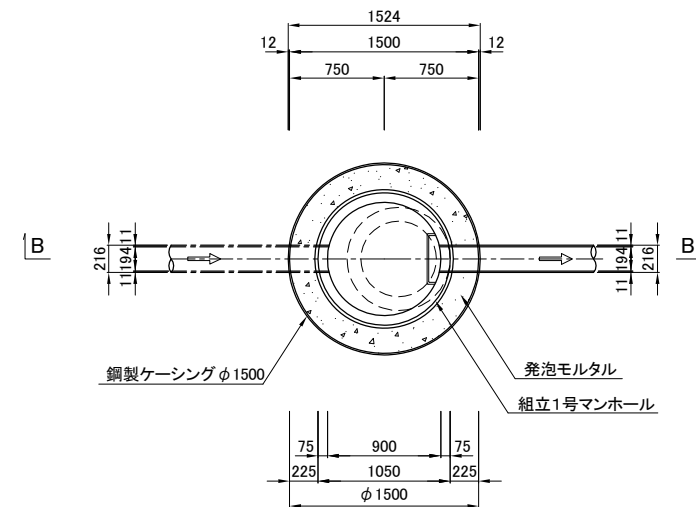
富士見市建設部下水道課

No.19-2-1 片到達立坑・マンホール詳細図 縮尺 1:30

立坑詳細図



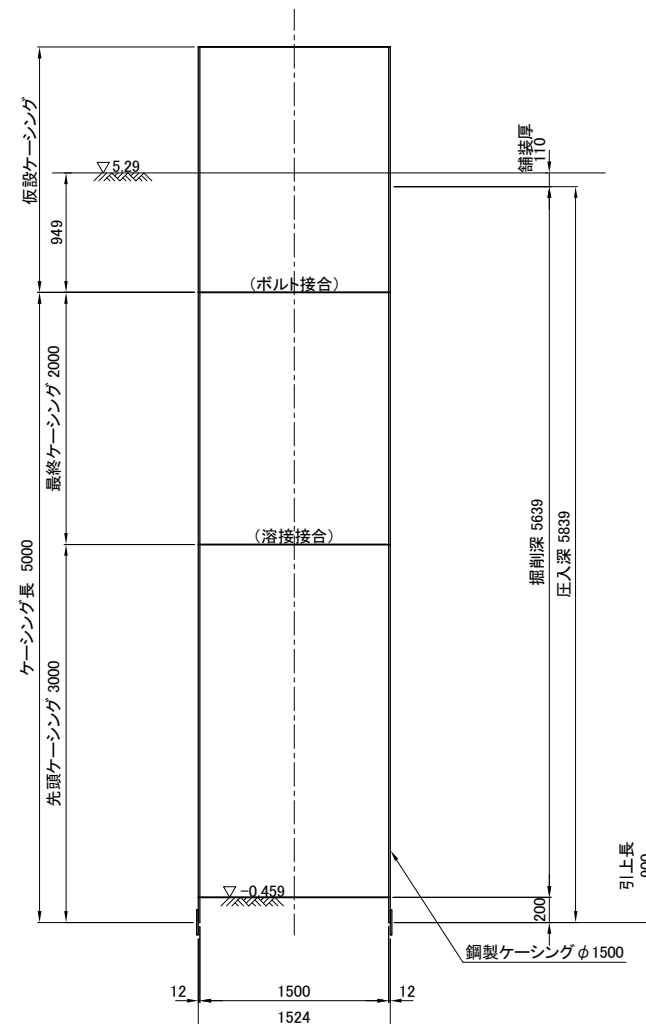
マンホール詳細図



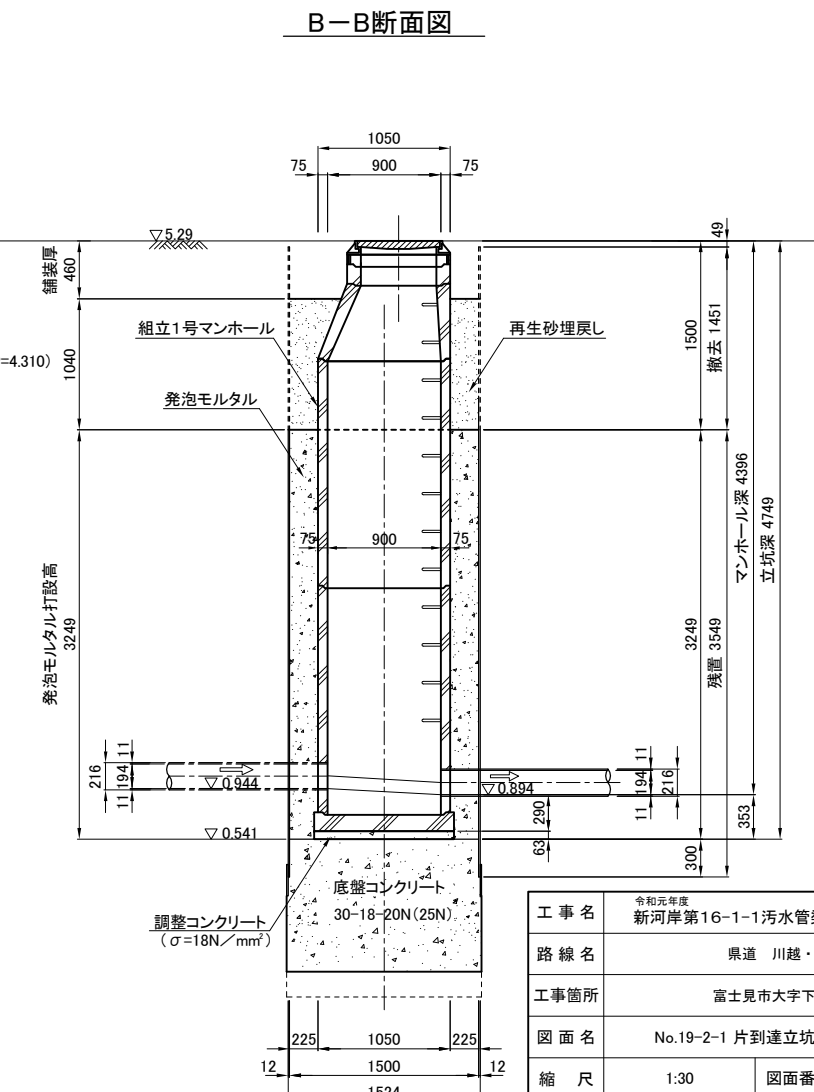
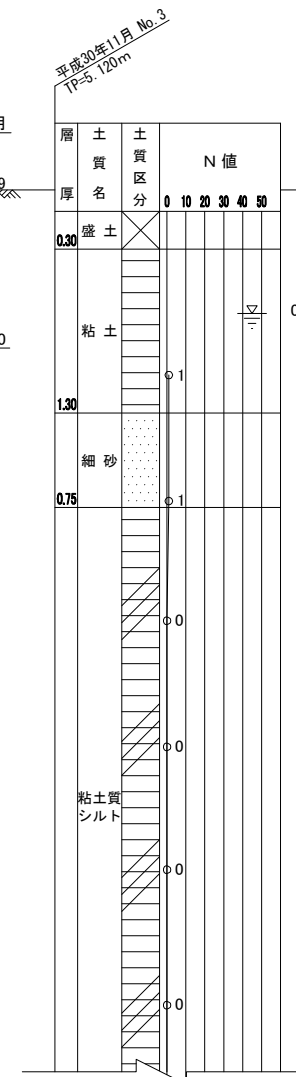
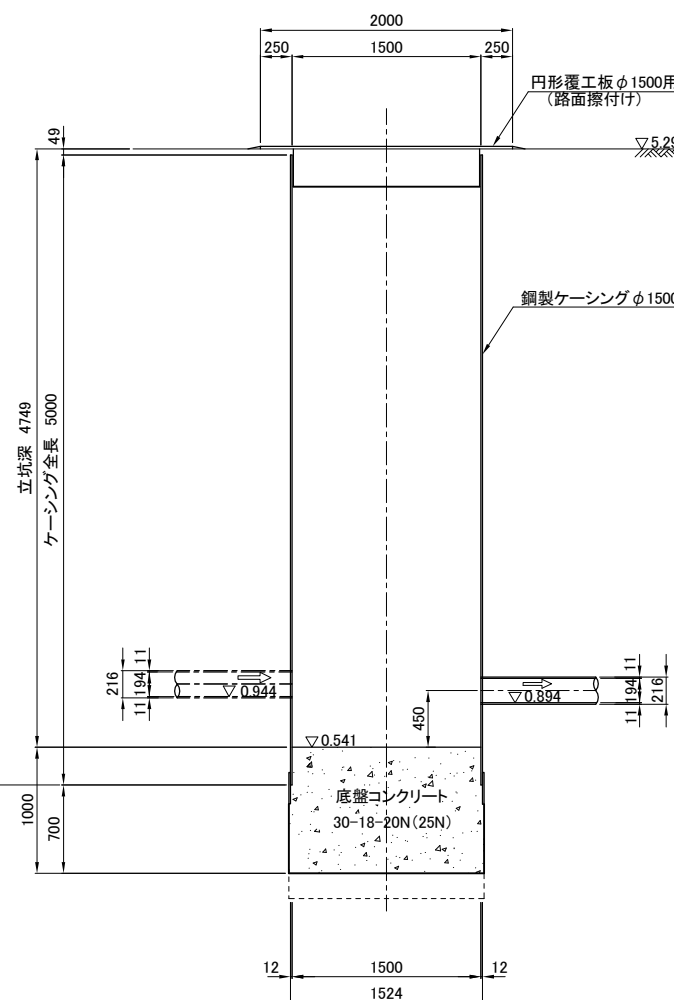
A-A断面図

B-B断面図

圧入掘削完了図



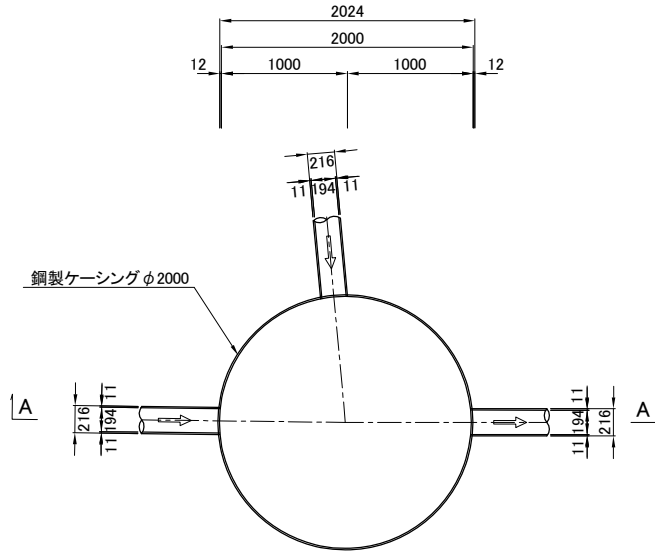
立坑完了図



工事名	令和元年度 新河岸第16-1-1污水管渠築造工事(第1工区)		
路線名	県道 川越・新産線外		
工事箇所	富士見市大字下南畑地内外		
図面名	No.19-2-1 片到達立坑・マンホール詳細図		
縮尺	1:30	図面番号	6/34
富士見市建設部下水道課			

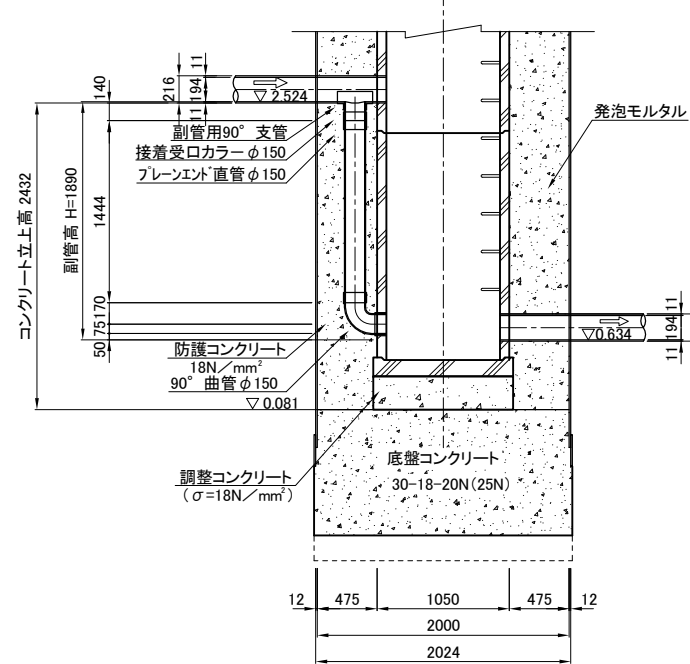
No.41-1 両発進立坑・マンホール詳細図 縮尺 1:30

立坑詳細図

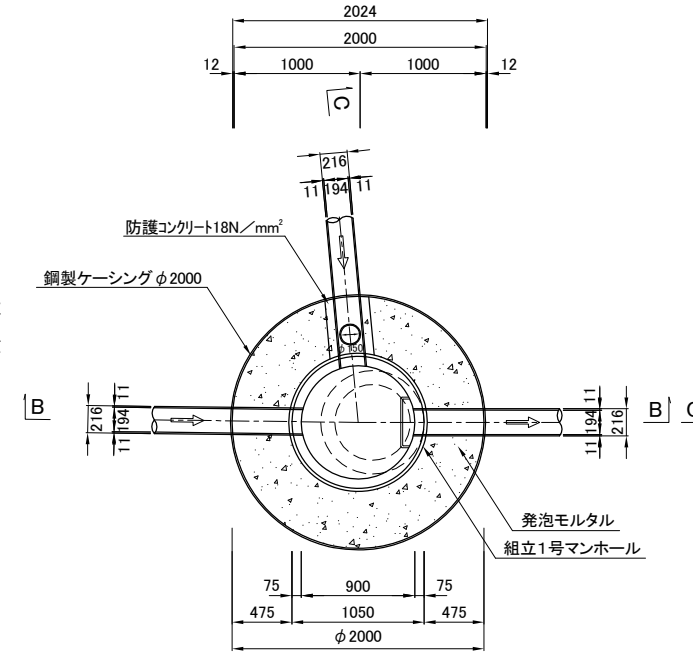


A-A断面図

C-C断面図

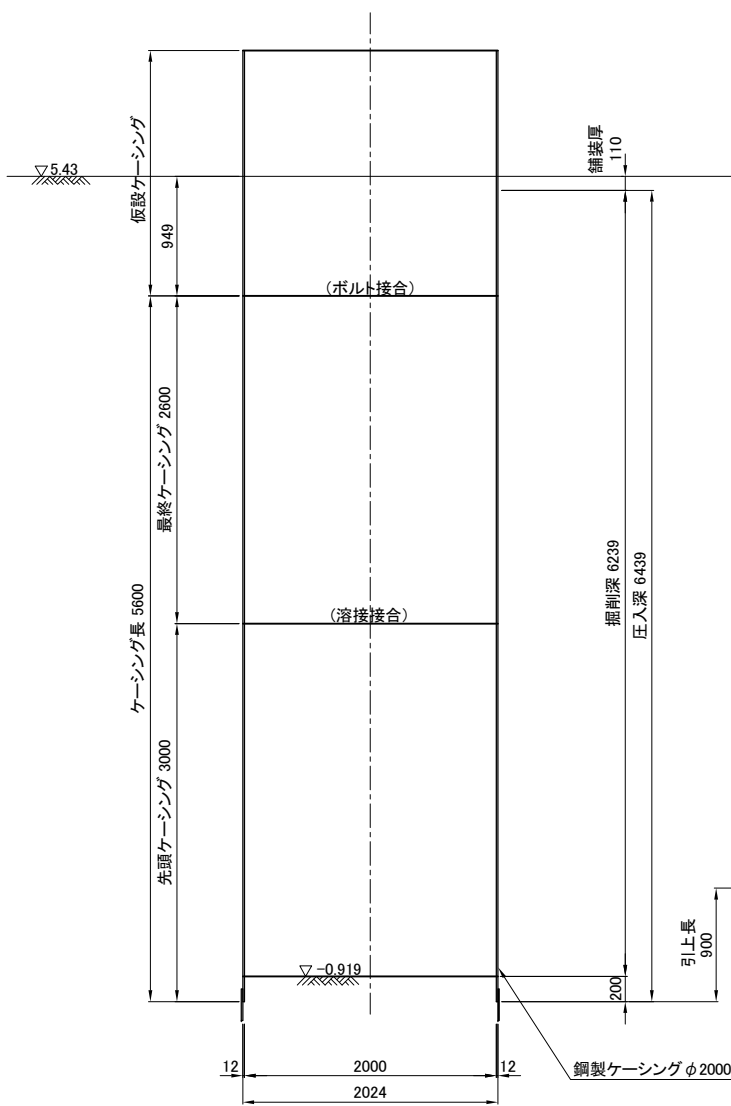


マンホール詳細図

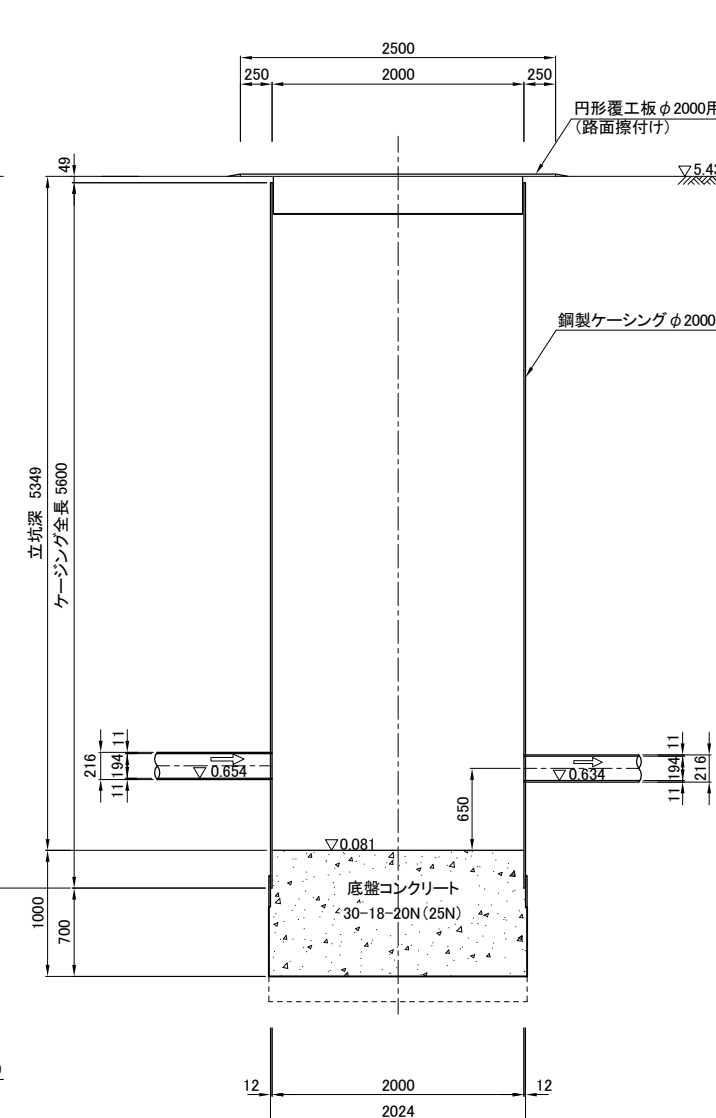


B-B断面図

圧入掘削完了図

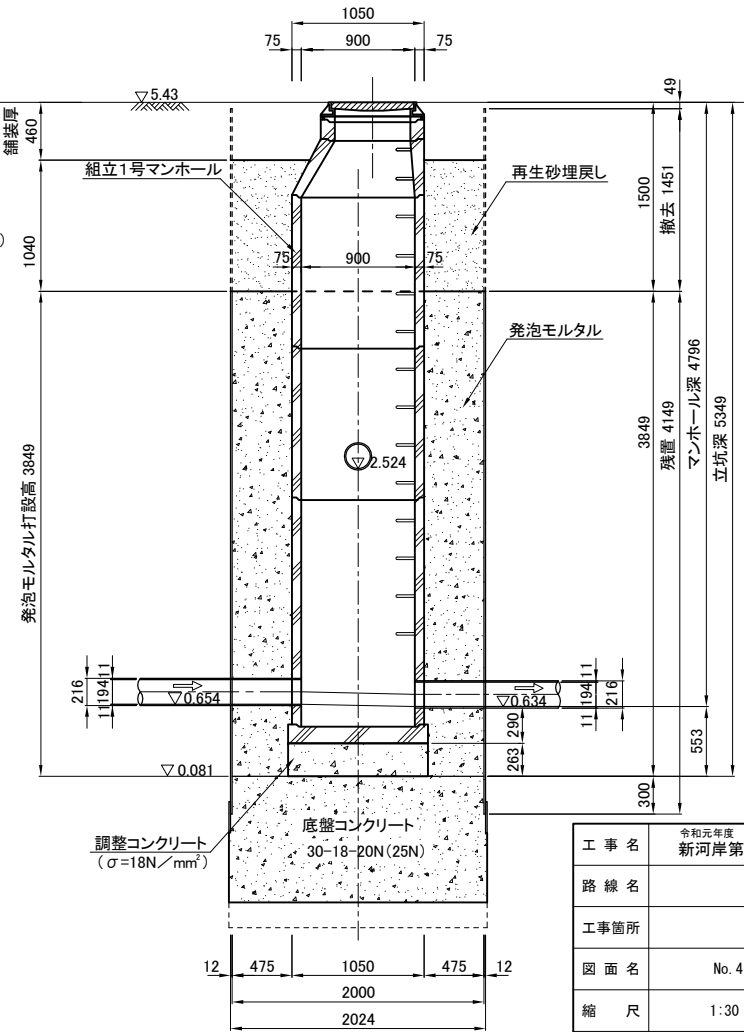


立坑完了図



平成30年11月 No.3
TP=5.120m

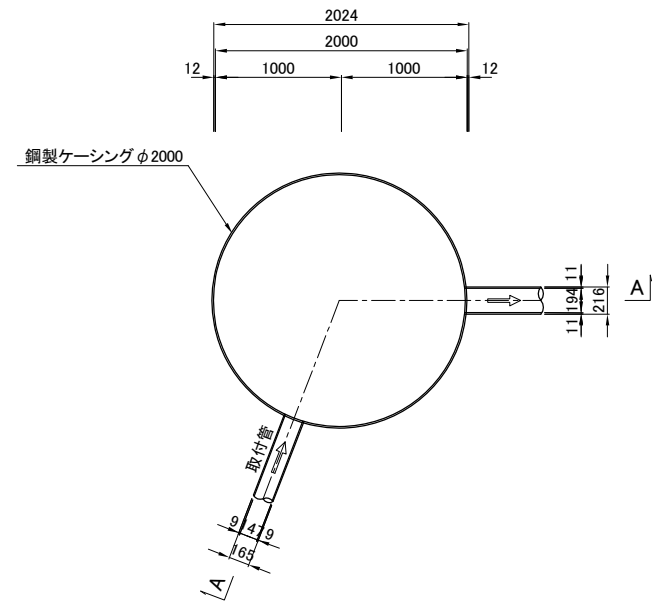
層厚	土質名	土質区分	N値
0.30	盛土		0 10 20 30 40 50
1.30	粘土		0.81 (TP=4.310)
0.75	細砂		
	粘土質シルト		



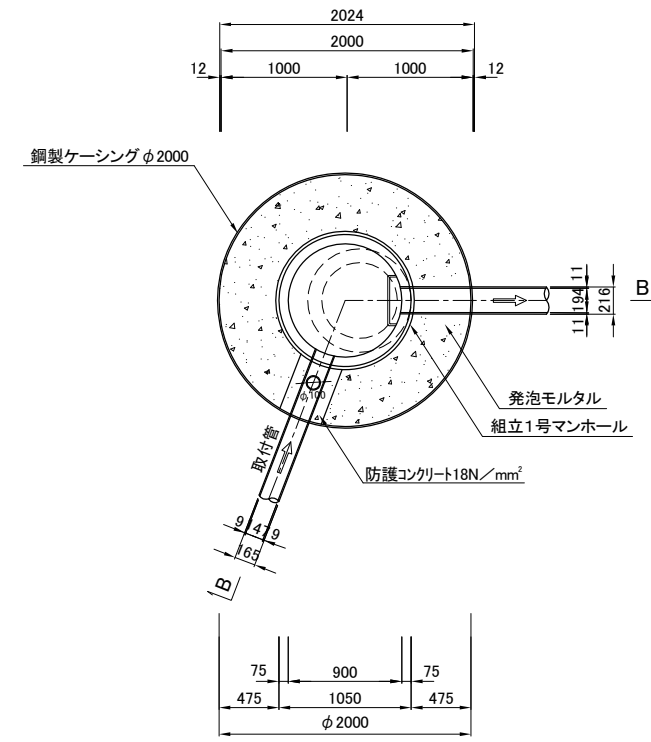
工事名	令和元年度 新河岸第16-1-1污水管渠築造工事(第1工区)		
路線名	県道 川越・新座線外		
工事箇所	富士見市大字下南畑地内外		
図面名	No.41-1 両発進立坑・マンホール詳細図		
縮尺	1:30	図面番号	7/34
富士見市建設部下水道課			

No.43-1 片発進立坑・マンホール詳細図 縮尺 1:30

立坑詳細図



マンホール詳細図

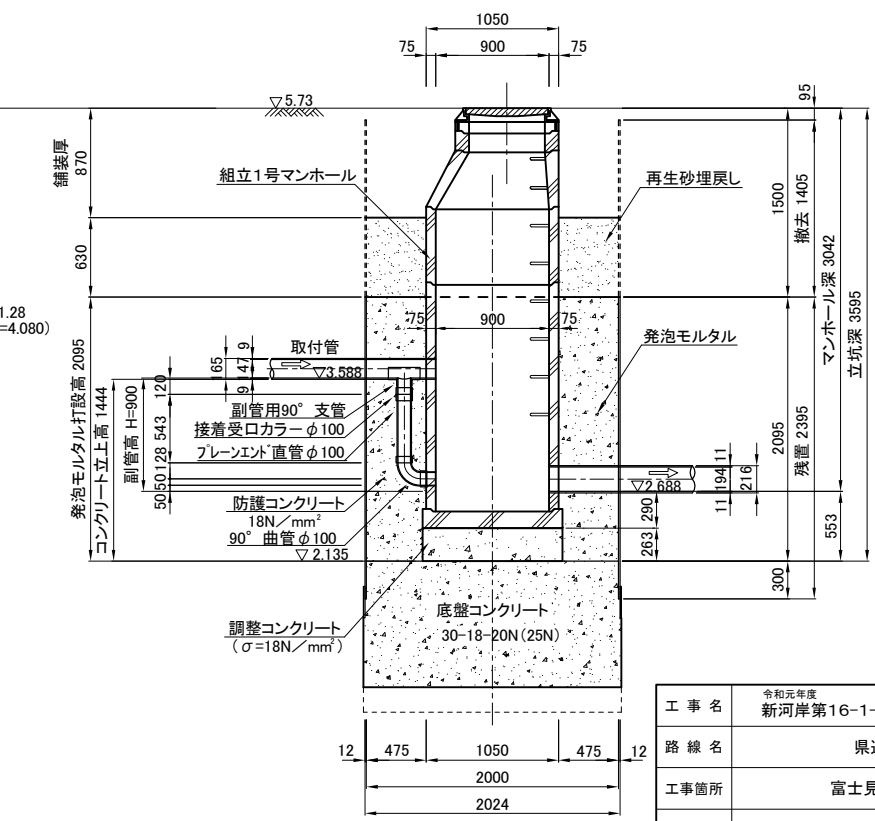
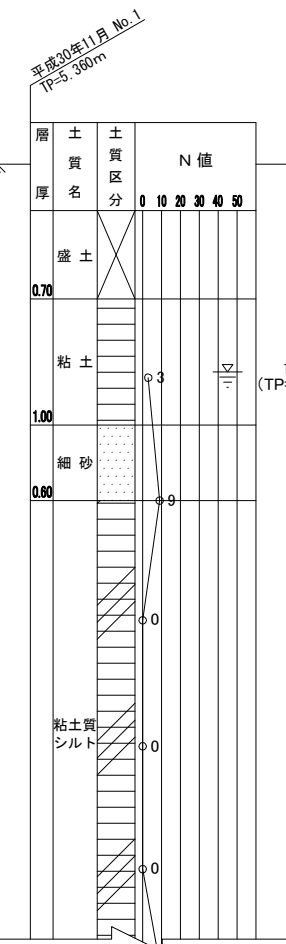
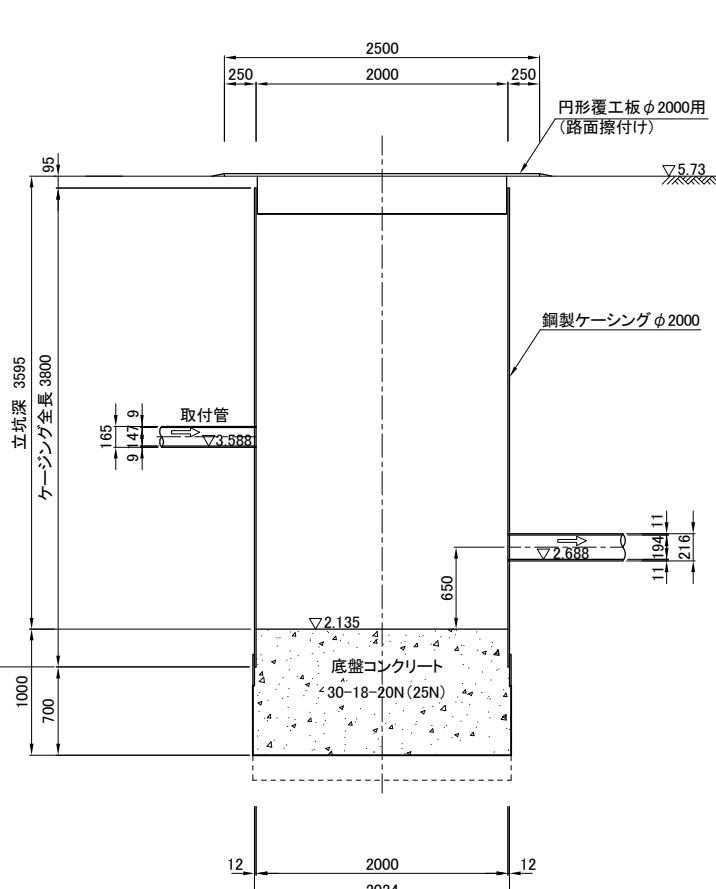
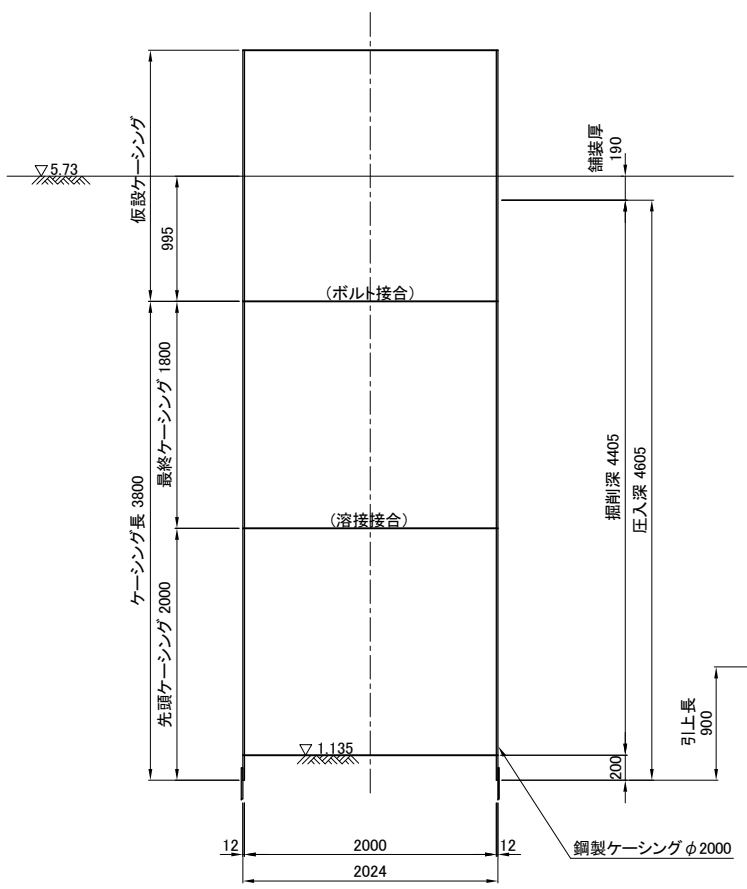


A-A断面図

B-B断面図

圧入掘削完了図

立坑完了図

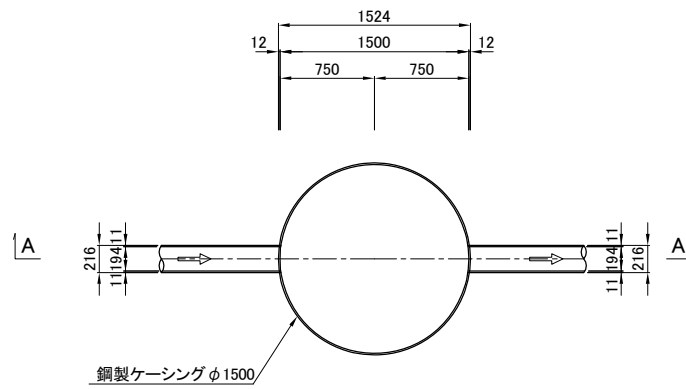


工事名	令和元年度 新河岸第16-1-1汚水管渠築造工事(第1工区)		
路線名	県道 川越・新座線外		
工事箇所	富士見市大字下南畑地内外		
図面名	No.43-1 両発進立坑・マンホール詳細図		
縮尺	1:30	図面番号	8/34

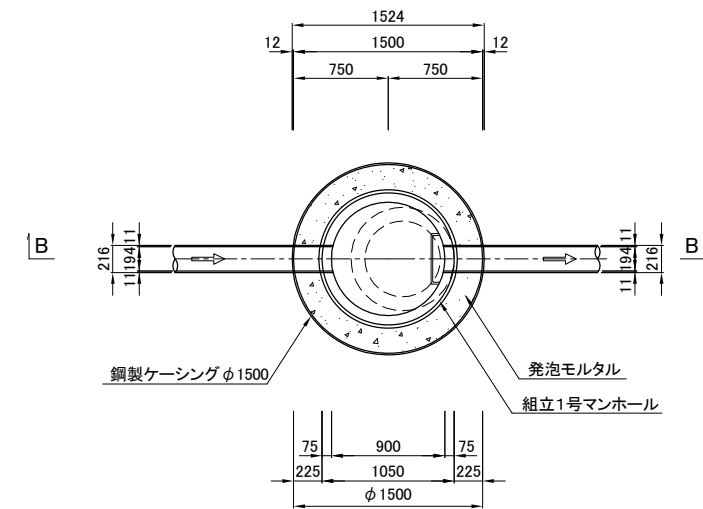
No.43-2 両到達立坑・マンホール詳細図

縮尺 1:30

立坑詳細図

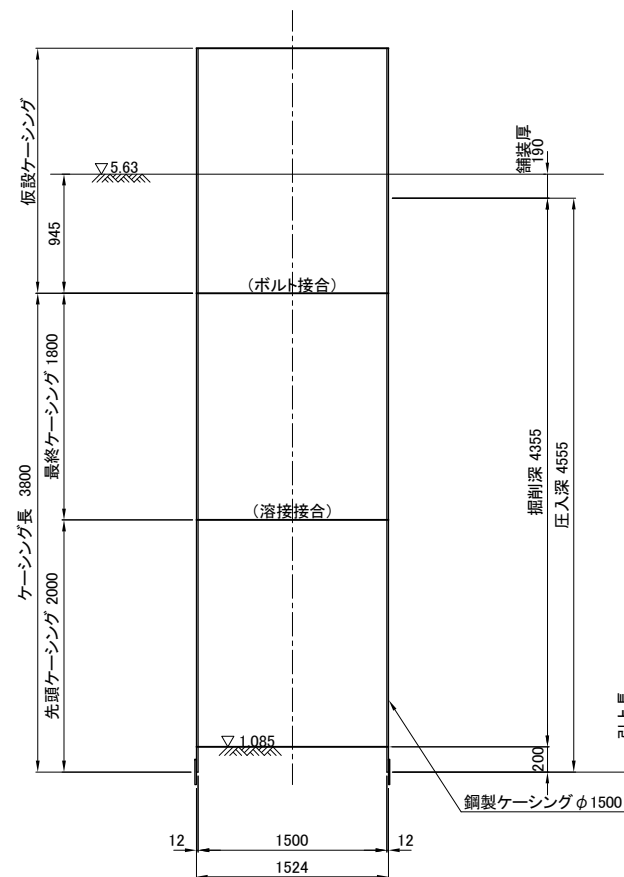


マンホール詳細図

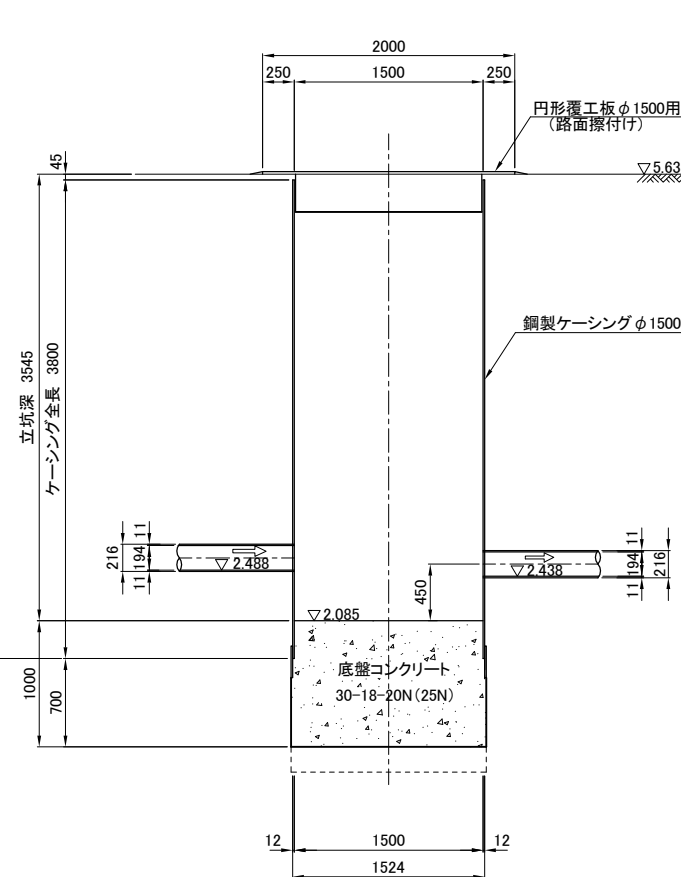


A-A断面図

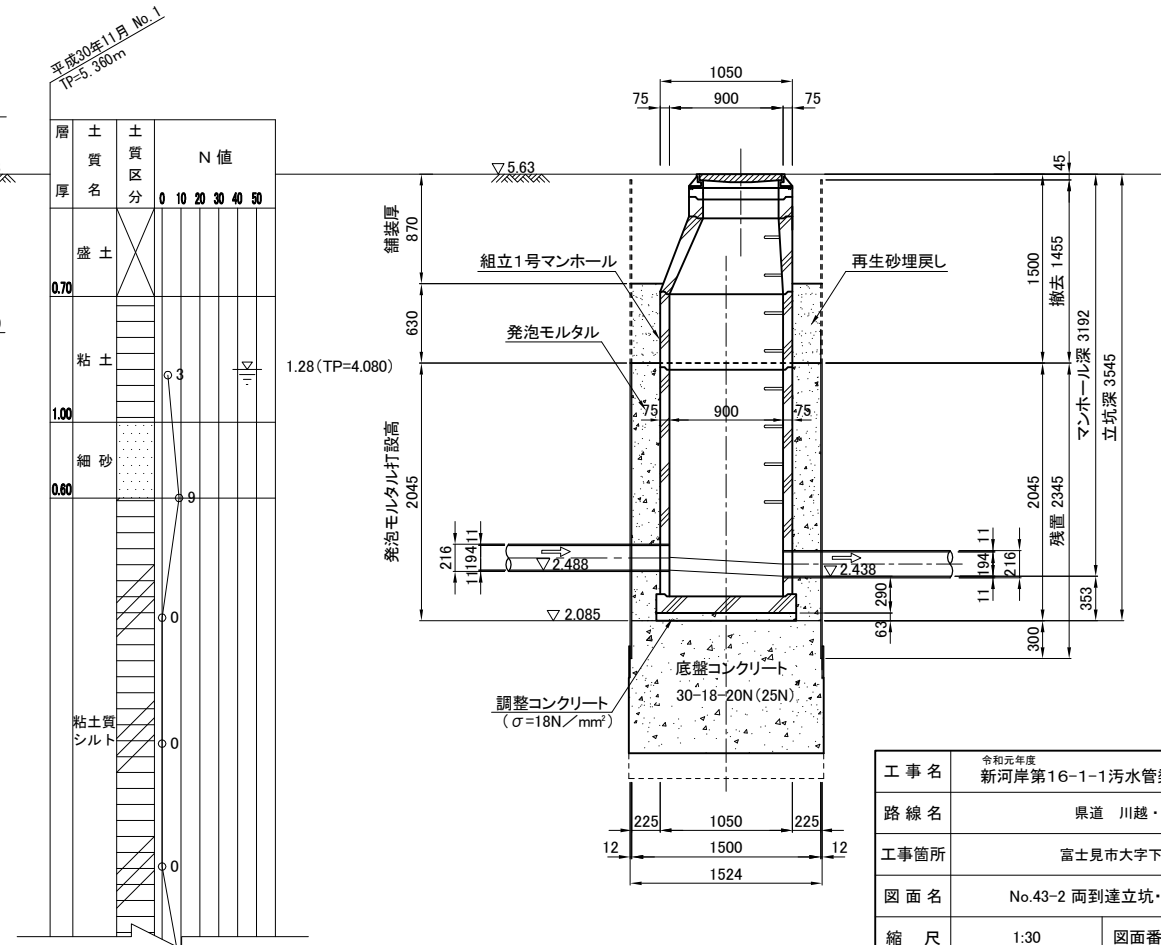
圧入掘削完了図



立坑完了図



B-B断面図

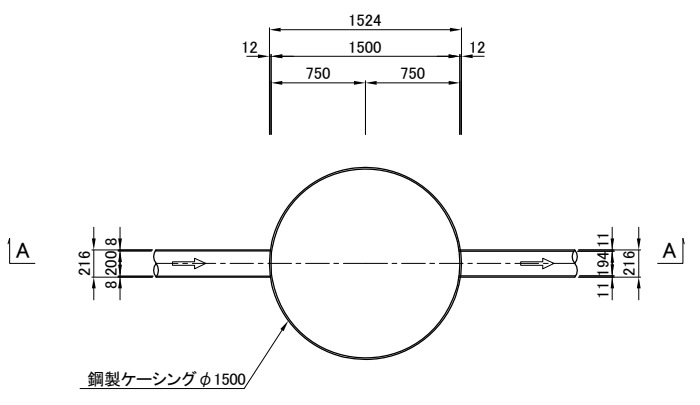


工事名	令和元年度 新河岸第16-1-1汚水管渠築造工事(第1工区)
路線名	県道 川越・新産線外
工事箇所	富士見市大字下南畑地内外
図面名	No.43-2 両到達立坑・マンホール詳細図
縮尺	1:30
図面番号	9/34

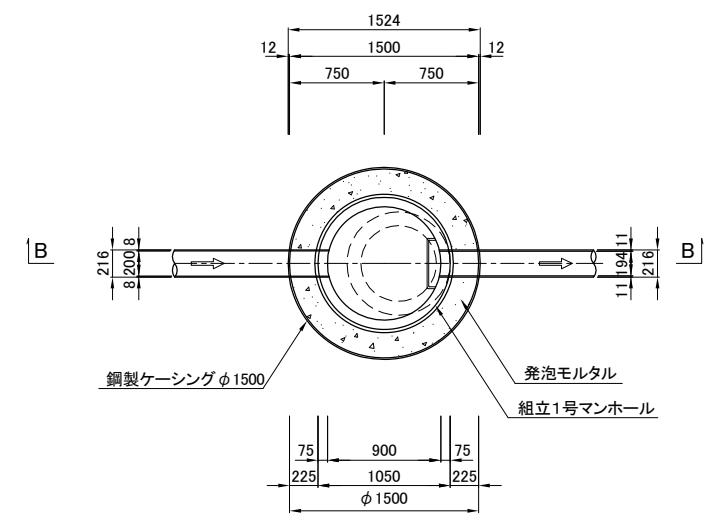
富士見市建設部下水道課

No.44-2 両到達立坑・マンホール詳細図 縮尺 1:30

立坑詳細図



マンホール詳細図

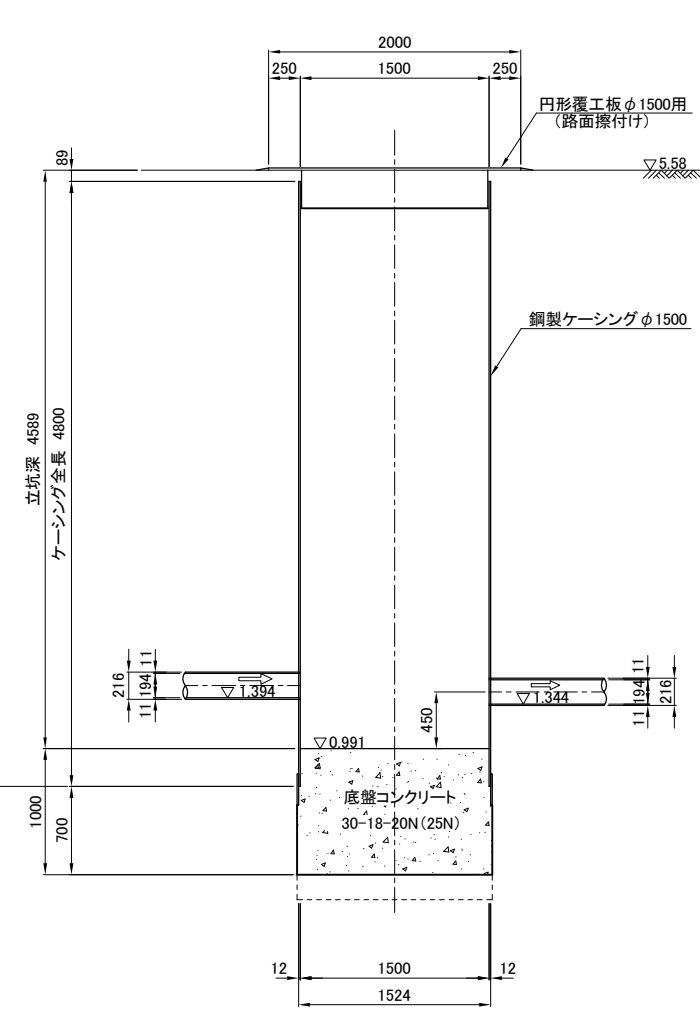
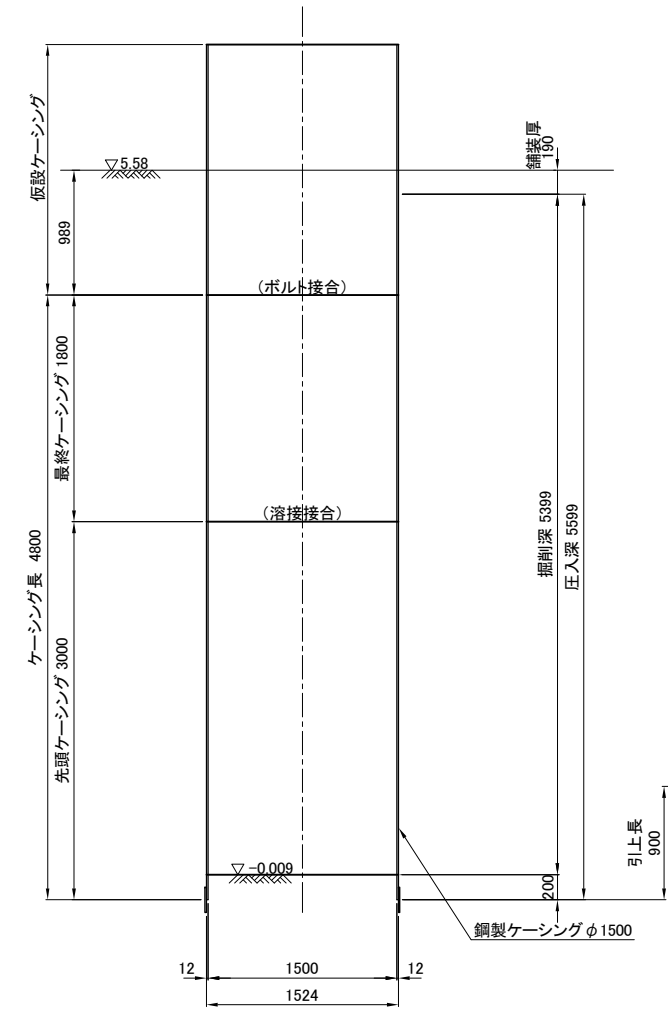


A-A断面図

B-B断面図

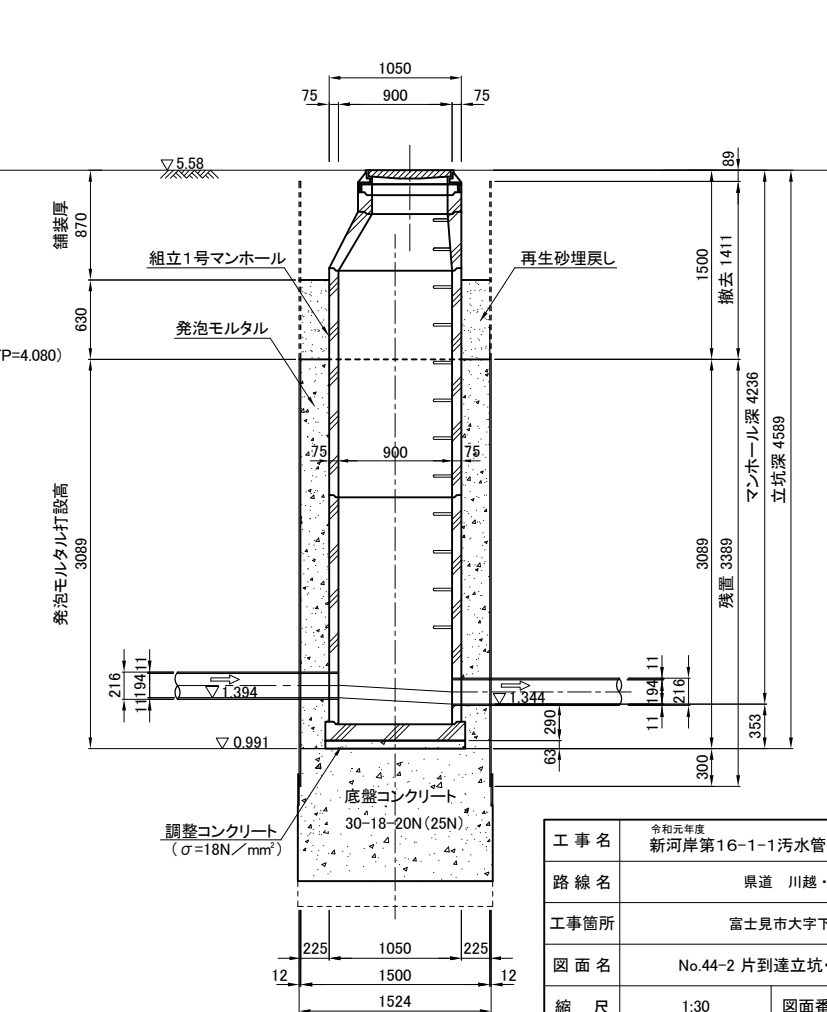
圧入掘削完了図

立坑完了図



平成30年11月 No.1
Tp=5.360m

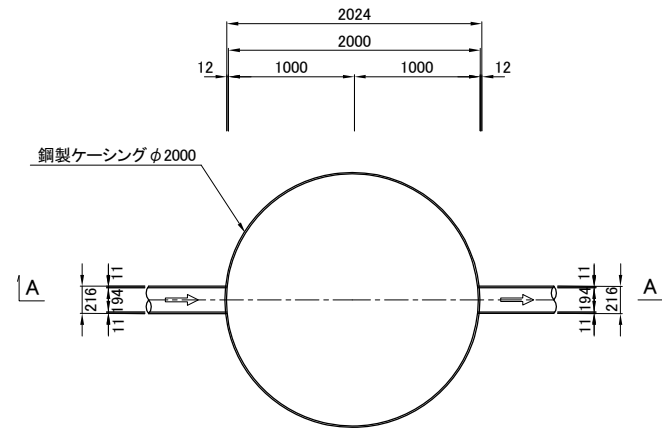
層厚	土質区分	N値
0.70	盛土	0 10 20 30 40 50
1.00	粘土	0 10 20 30 40 50
0.60	細砂	0 10 20 30 40 50
0.00	粘土質シルト	0 10 20 30 40 50



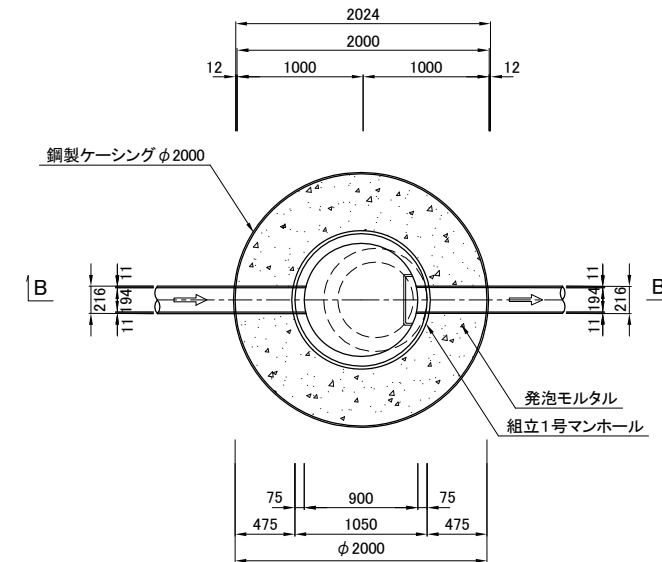
工事名	令和元年度 新河岸第16-1-1汚水管渠築造工事(第1工区)
路線名	県道 川越・新産線外
工事箇所	富士見市大字下南畑地内外
図面名	No.44-2 片到達立坑・マンホール詳細図
縮尺	1:30
図面番号	11/34

富士見市建設部下水道課

立坑詳細図



マンホール詳細図

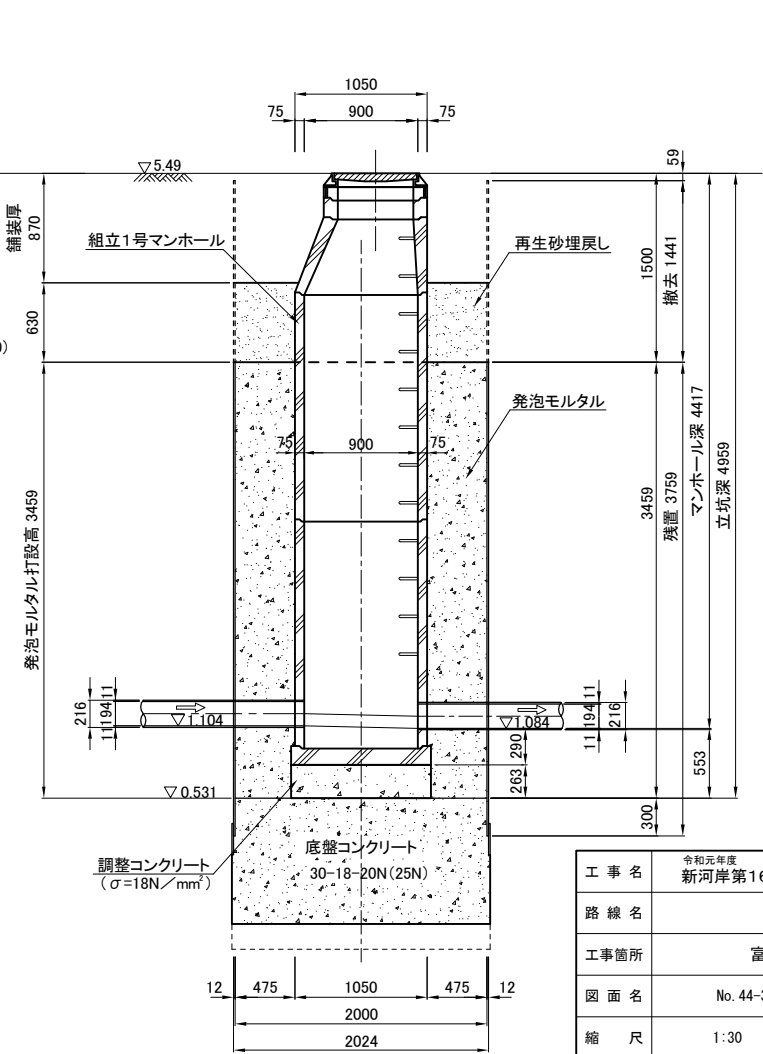
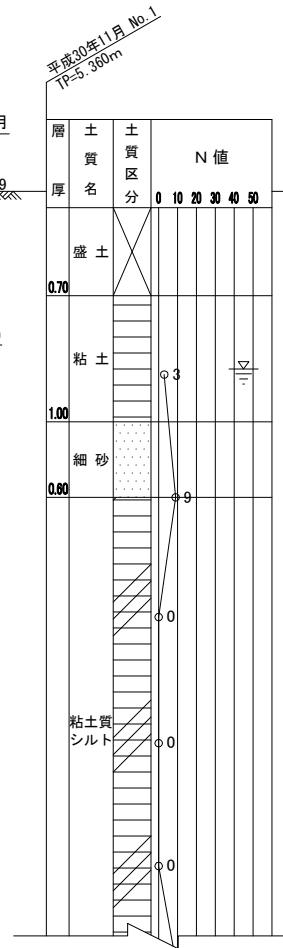
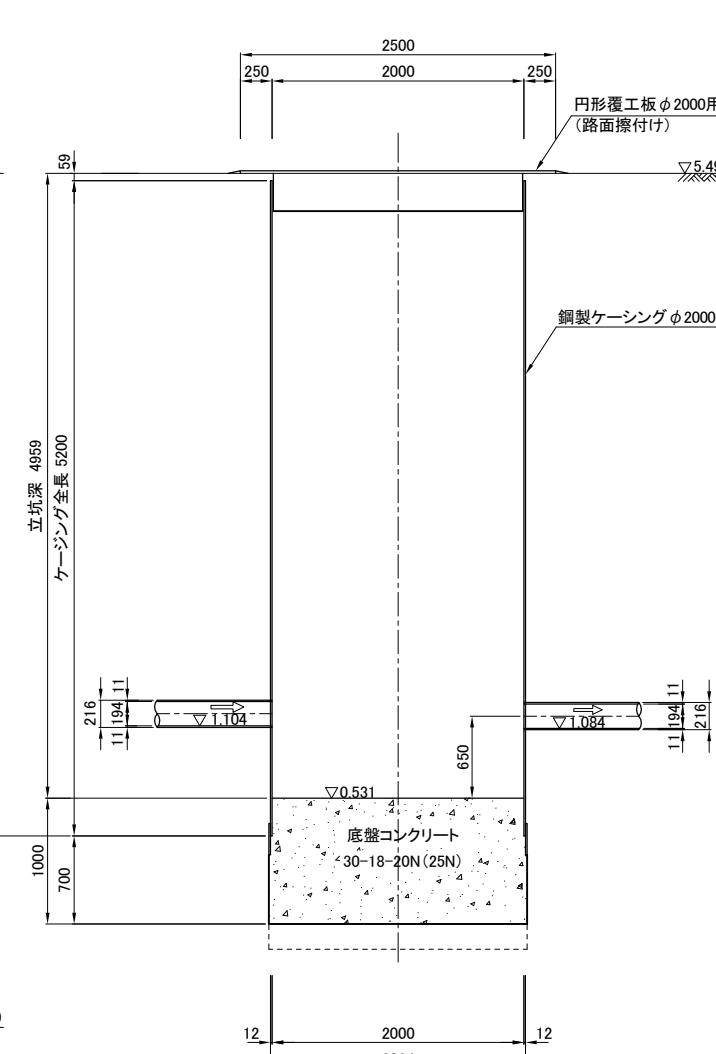
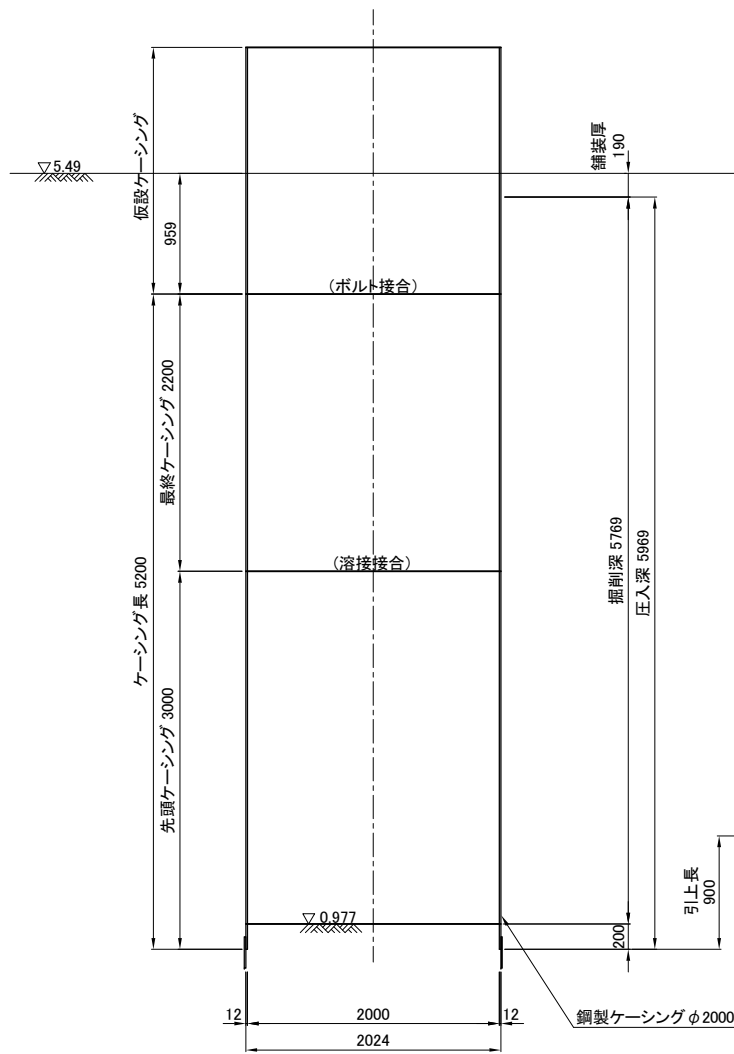


A-A断面図

B-B断面図

圧入掘削完了図

立坑完了図

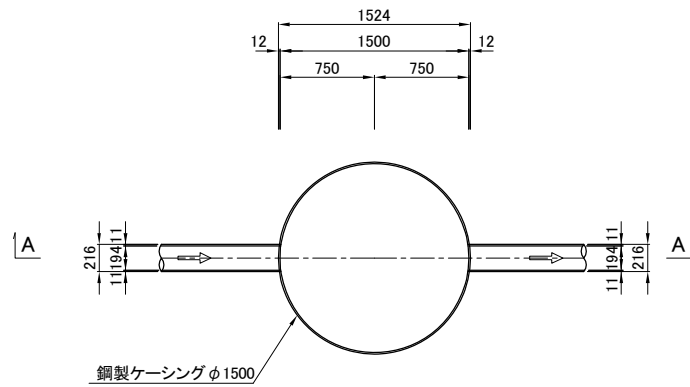


工事名	令和元年度 新河岸第16-1-1汚水管渠築造工事(第1工区)		
路線名	県道 川越・新座線外		
工事箇所	富士見市大字下南畑地内外		
図面名	No.44-3 両発進立坑・マンホール詳細図		
縮尺	1:30	図面番号	12/34
富士見市建設部下水道課			

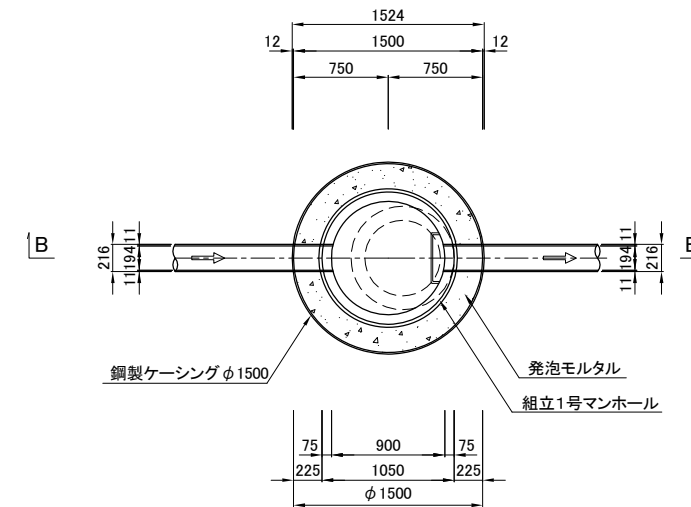
No.44-4 両到達立坑・マンホール詳細図

縮尺 1:30

立坑詳細図



マンホール詳細図

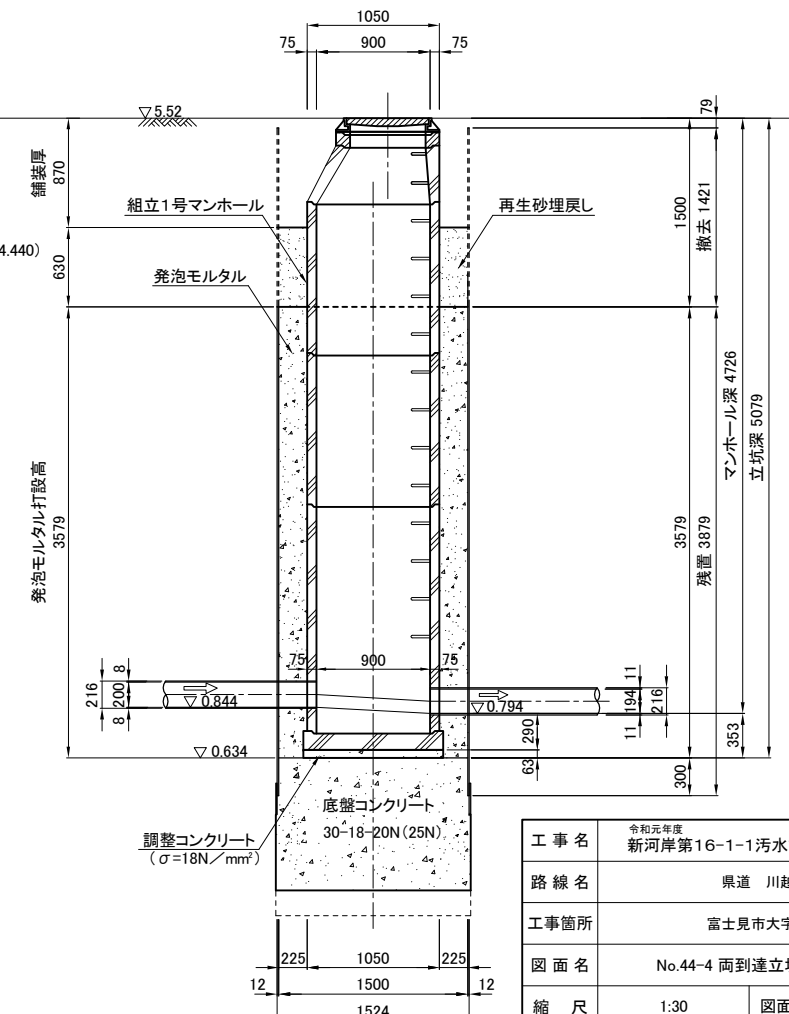
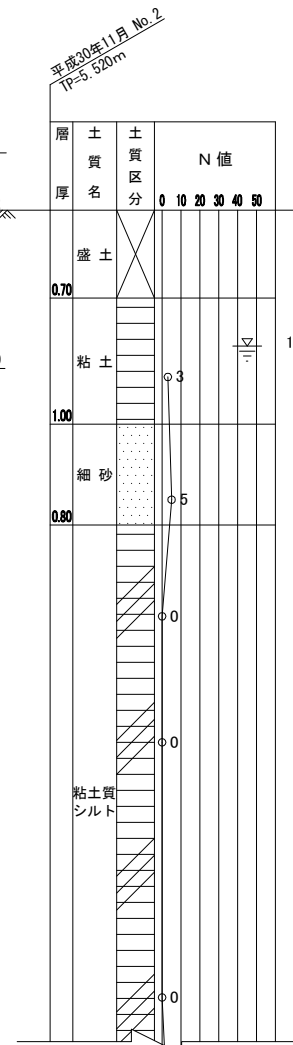
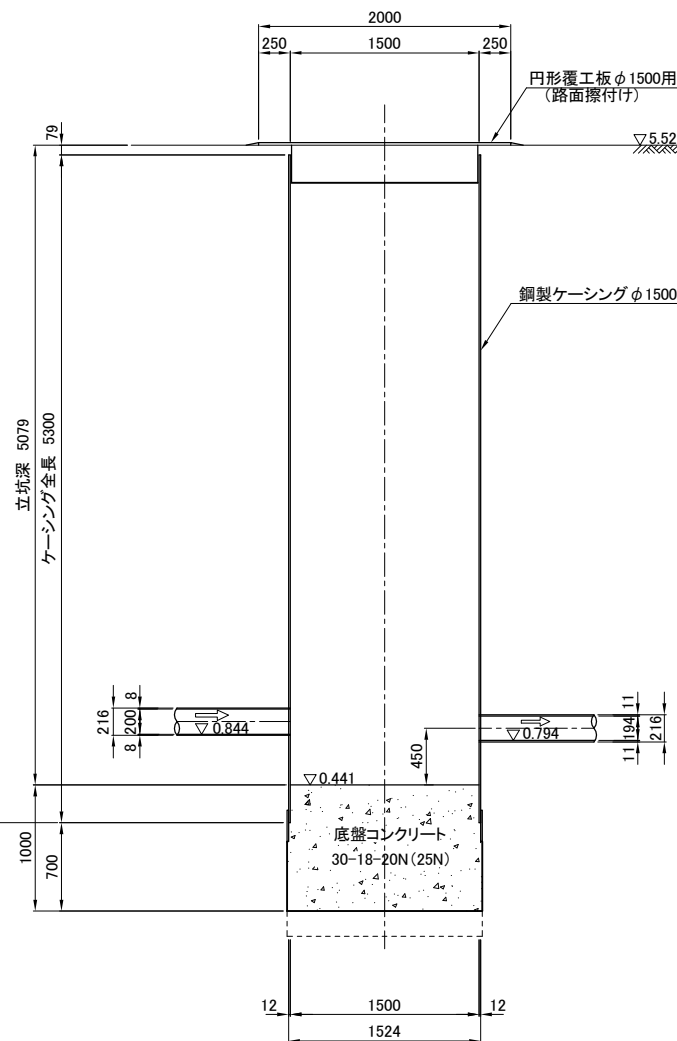
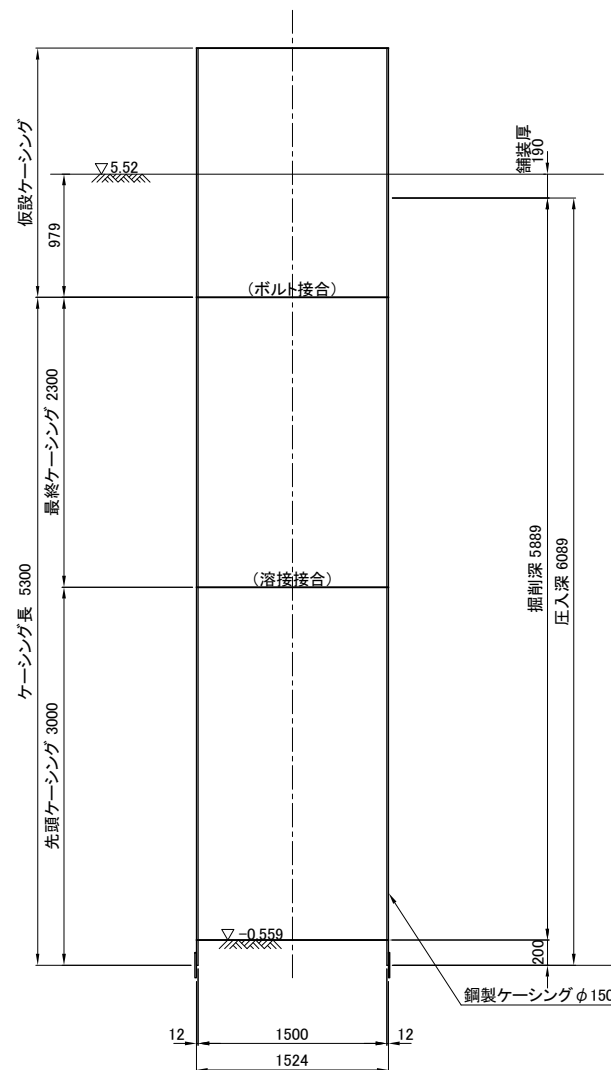


A-A断面図

B-B断面図

圧入掘削完了図

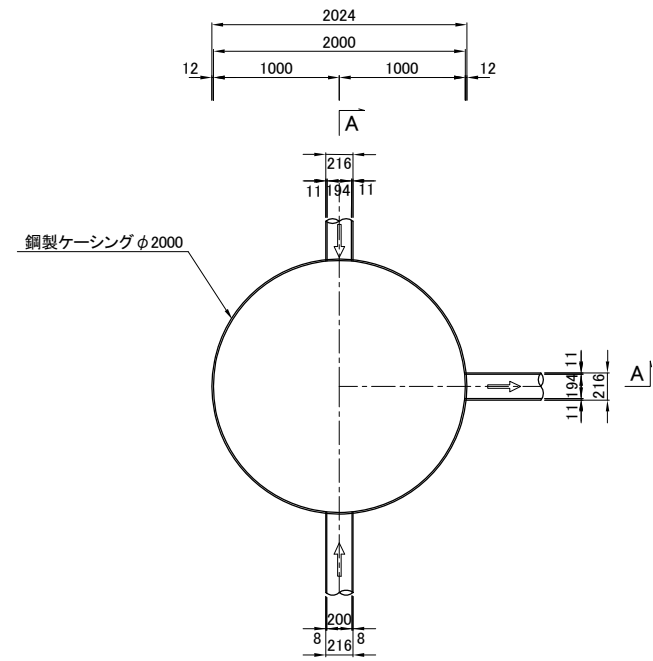
立坑完了図



工事名	令和元年度 新河岸第16-1-1汚水管渠築造工事(第1工区)
路線名	県道 川越・新産線外
工事箇所	富士見市大字下南畑地内外
図面名	No.44-4 両到達立坑・マンホール詳細図
縮尺	1:30
図面番号	13/34

富士見市建設部下水道課

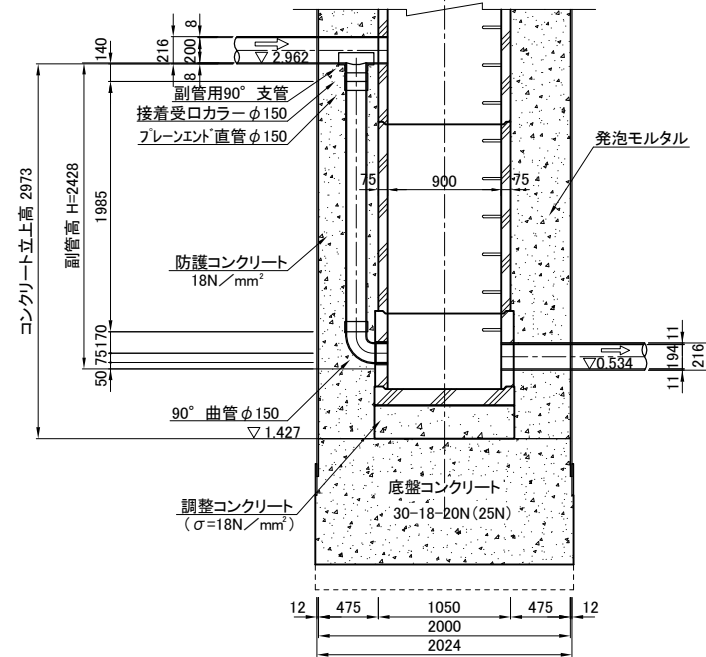
立坑詳細図



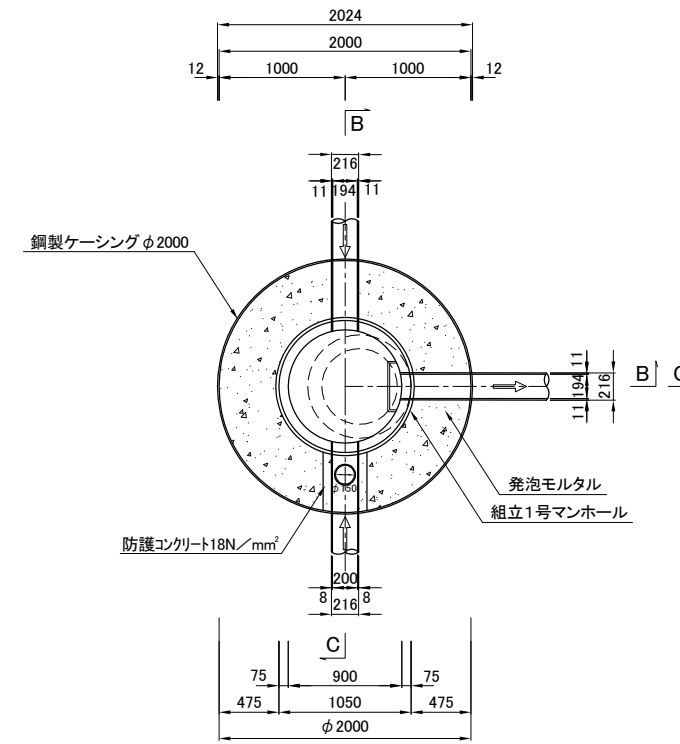
A-A断面図

No.49-2-1 両発進立坑・マンホール詳細図 縮尺 1:30

C-C断面図

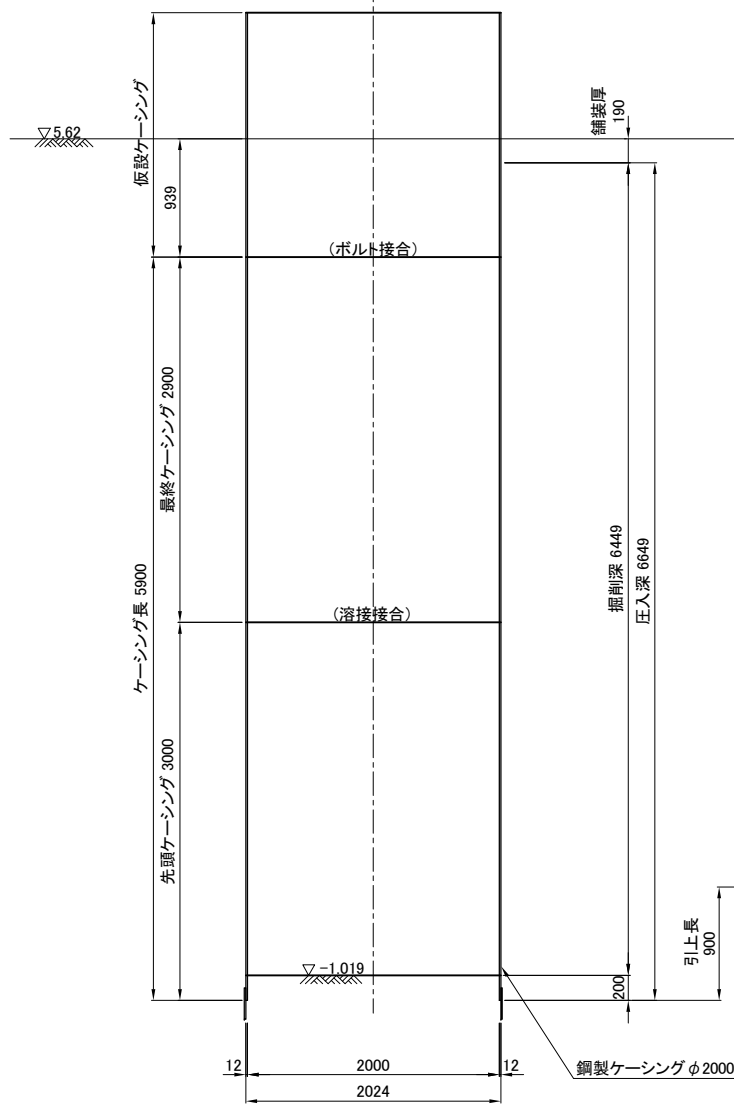


マンホール詳細図

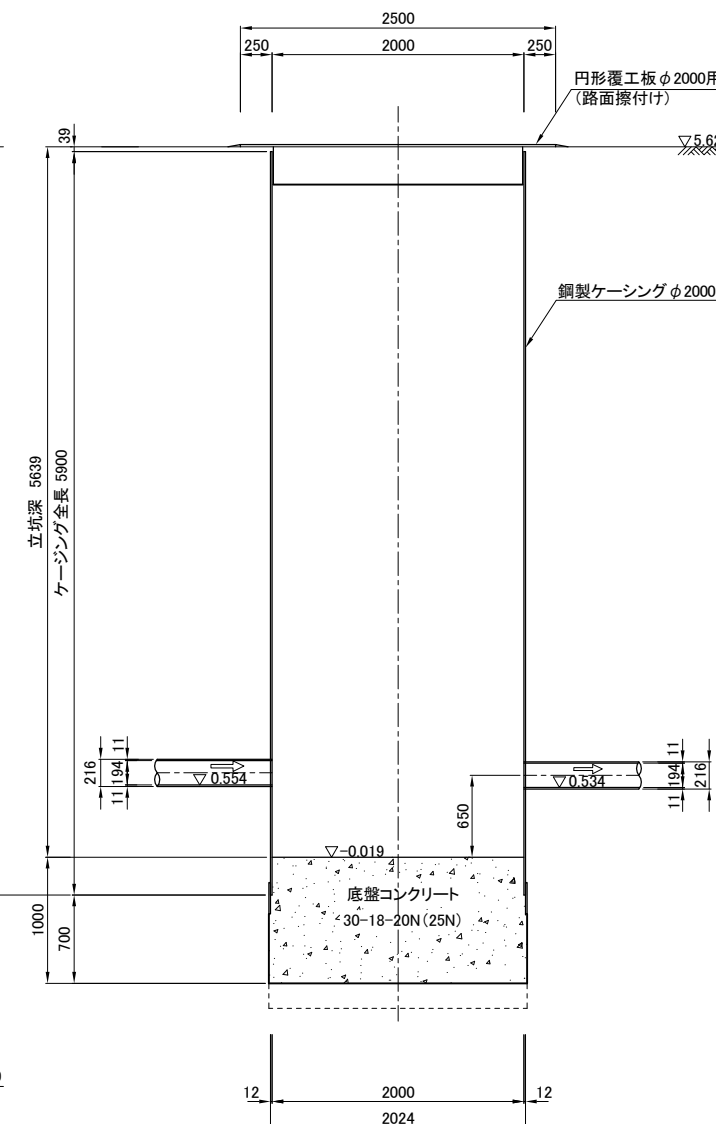


B-B断面図

圧入掘削完了図

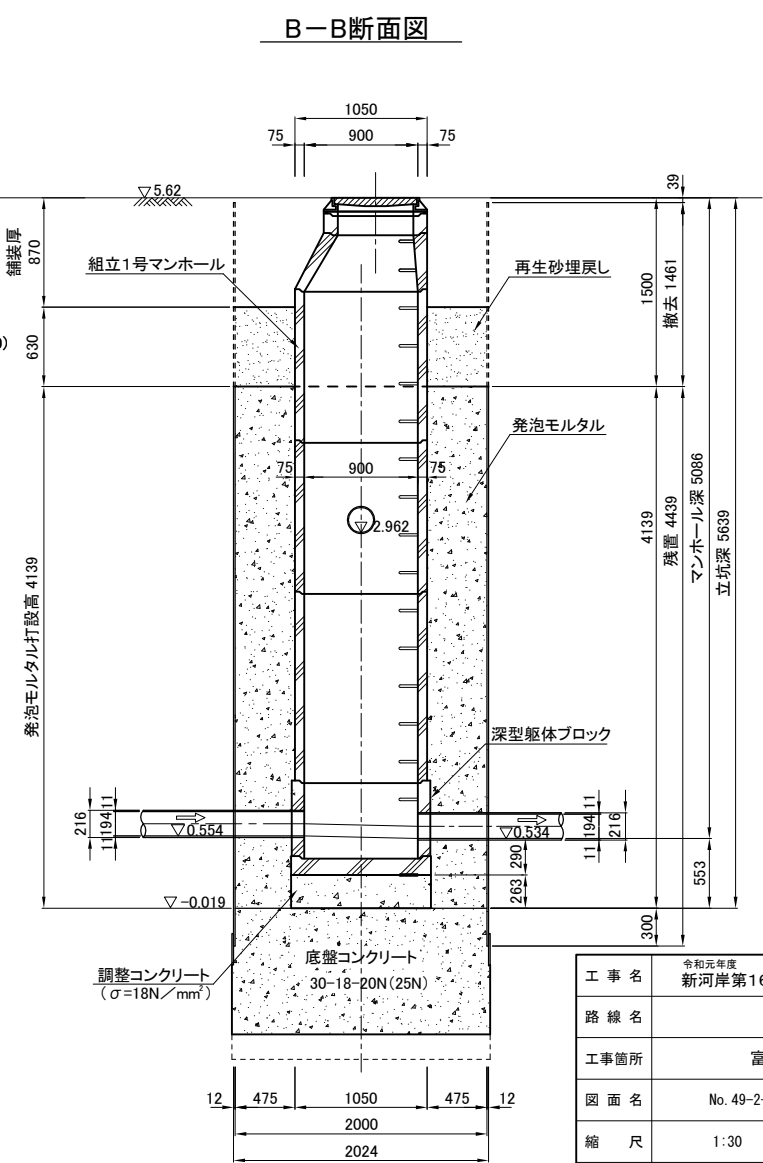


立坑完了図



平成30年11月 No.2
TP=5.520m

層厚	土質名	土質区分	N値
0.70	盛土	0	0
1.00	粘土	10	3
0.80	細砂	20	5
		30	0
		40	0
		50	0
1.08 (TP=4.440)	粘土質シルト		
4.40	砂混りシルト		



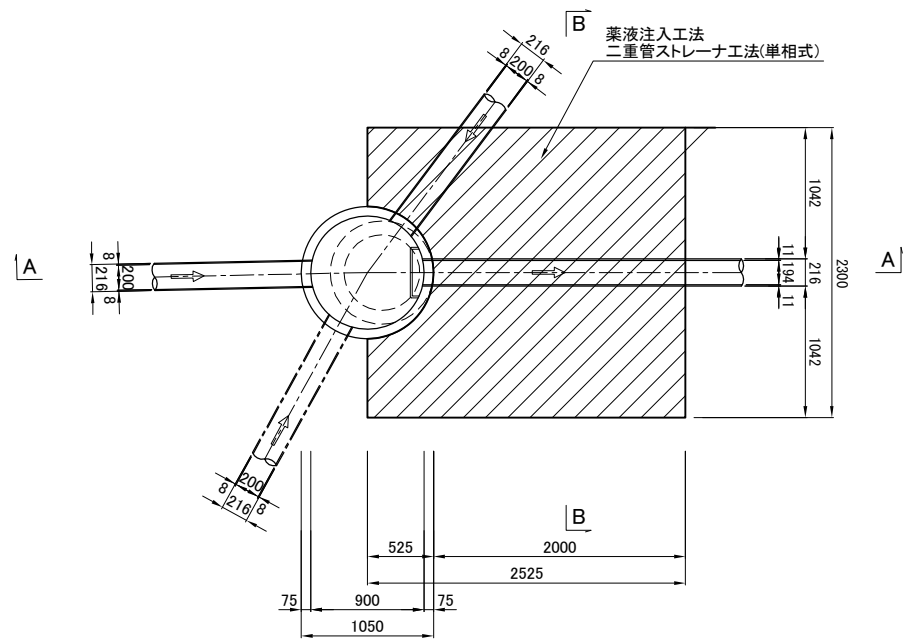
工事名	令和元年度 新河岸第16-1-1污水管渠築造工事(第1工区)
路線名	県道 川越・新座線外
工事箇所	富士見市大字下南畑地内外
図面名	No.49-2-1 両発進立坑・マンホール詳細図
縮尺	1:30
図面番号	14/34

富士見市建設部下水道課

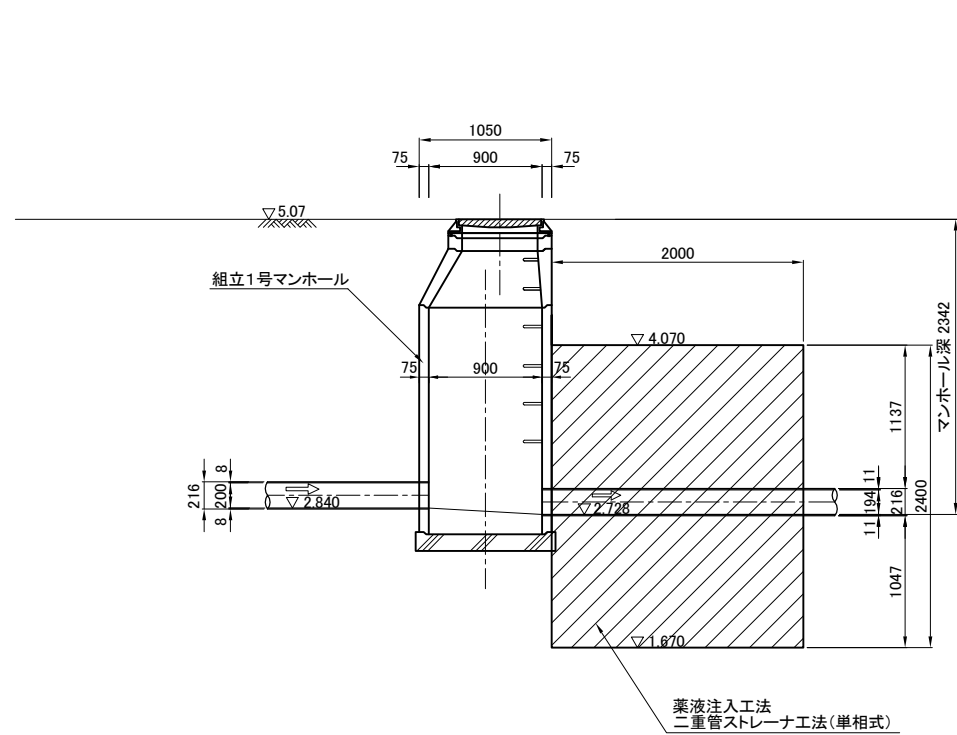
No.40-1 坑口地盤改良図

縮尺 1:30

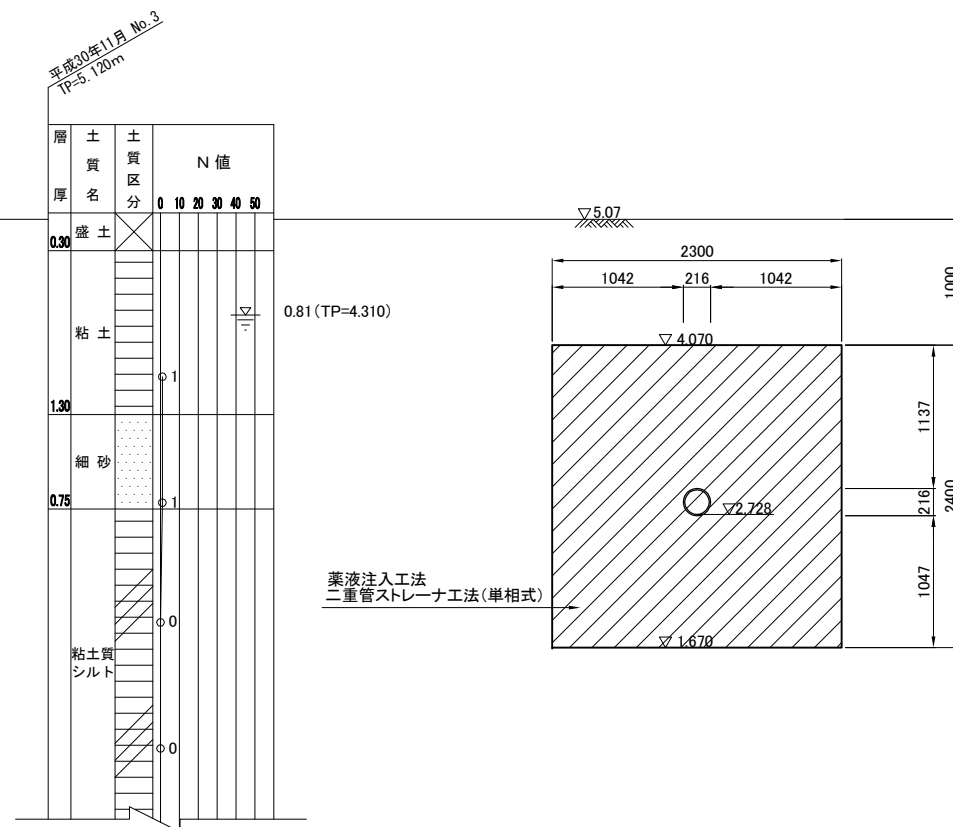
平面図



A-A断面図



B-B断面図



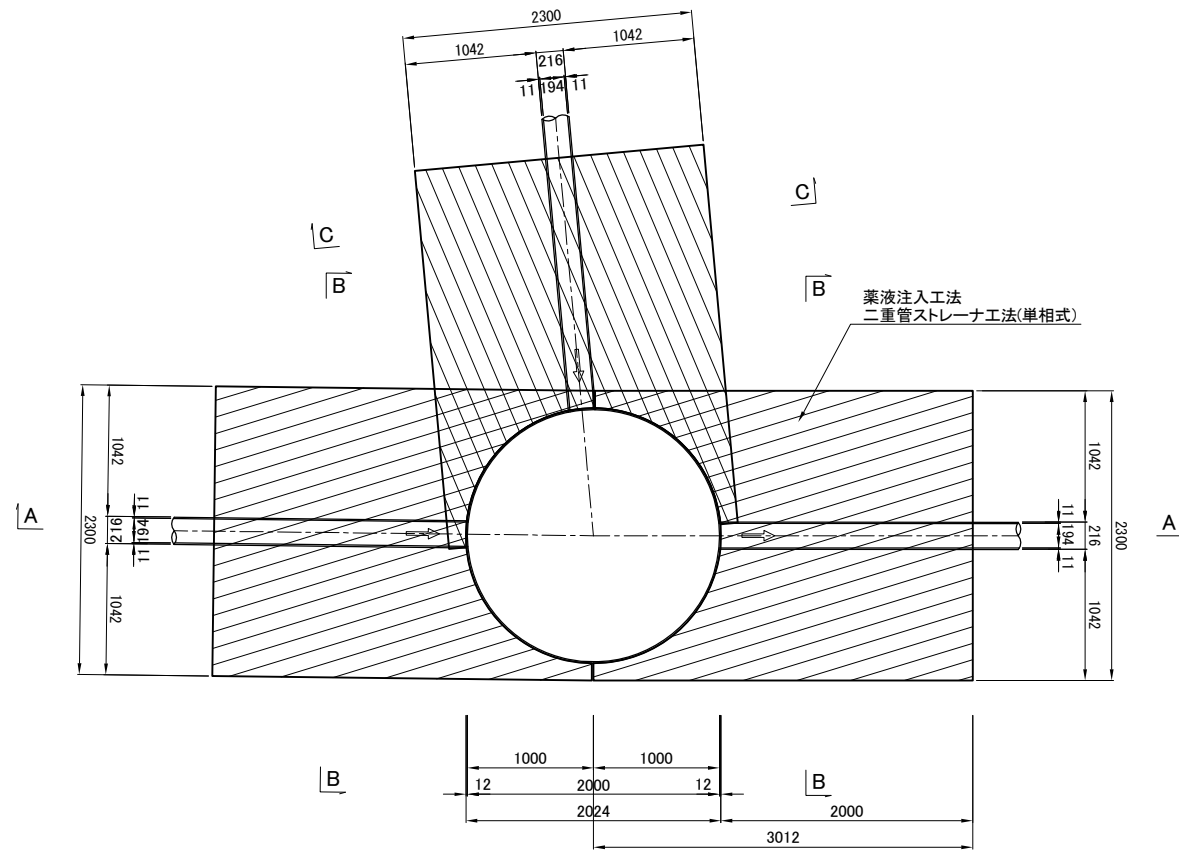
工事名	令和元年度 新河岸第16-1-1污水管渠築造工事(第1工区)
路線名	県道 川越・新産線外
工事箇所	富士見市大字下南畑地内外
図面名	No.40-1 坑口地盤改良図
縮尺	1:30
図面番号	17/34

富士見市建設部下水道課

平面図

No.41-1 坑口地盤改良図

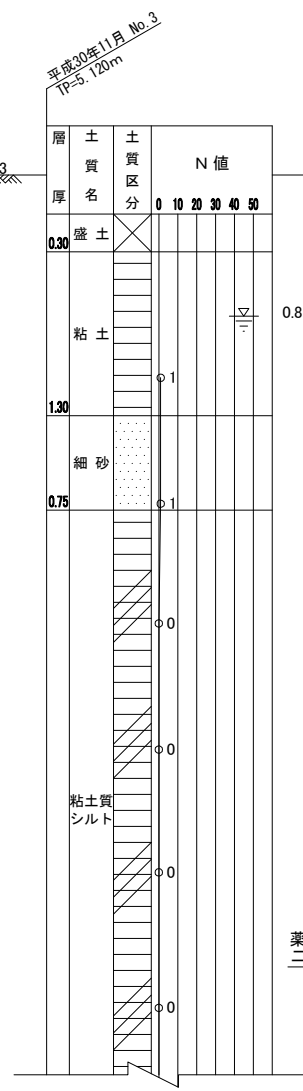
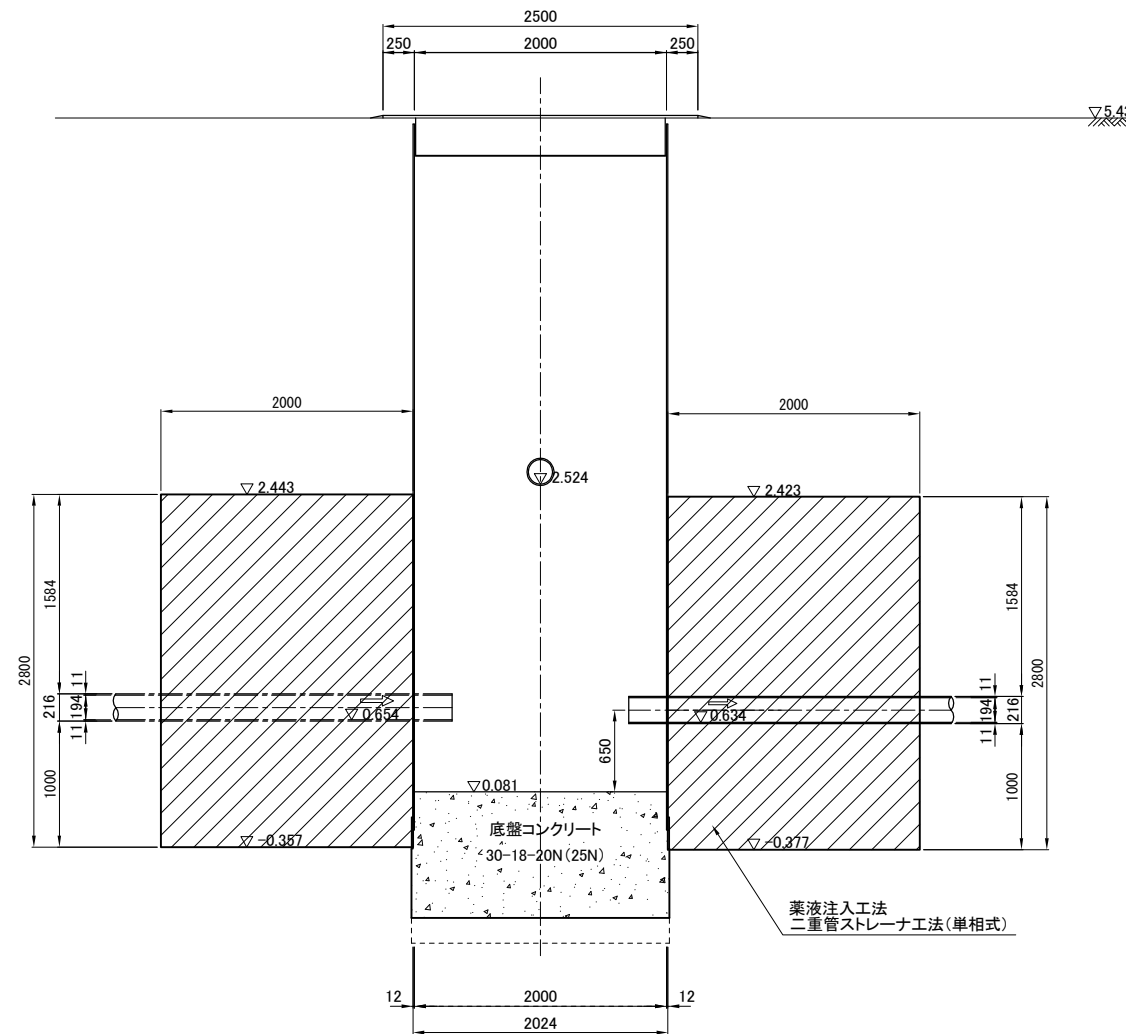
縮尺 1:30



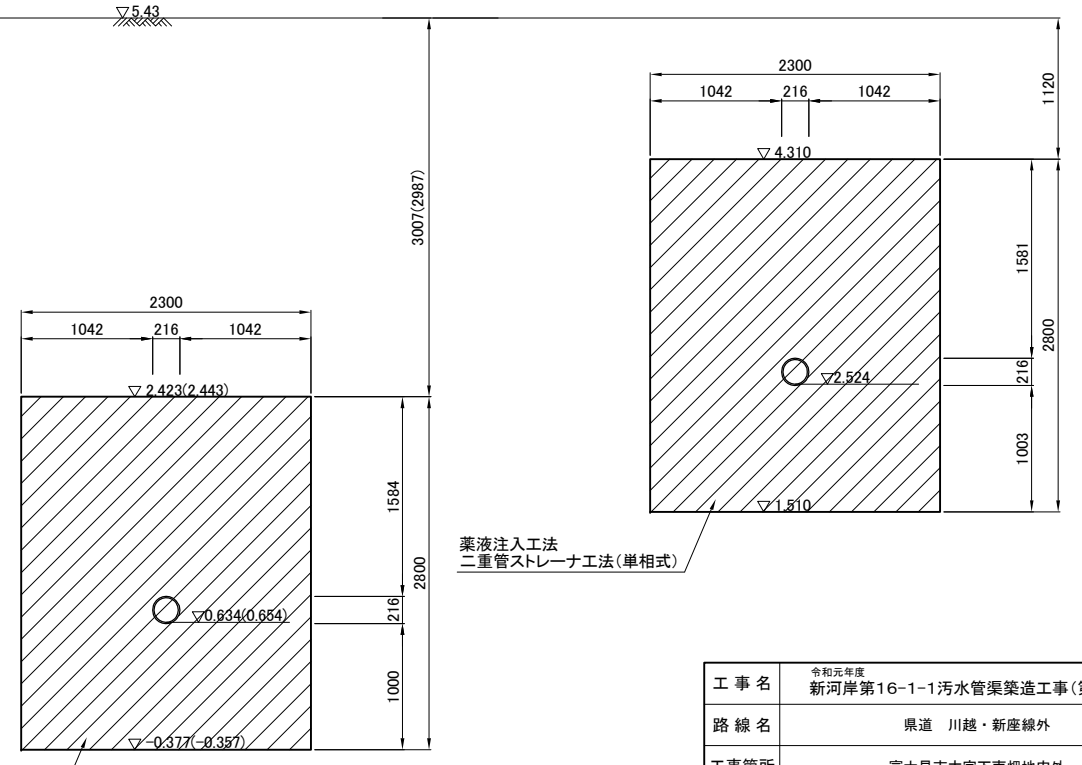
A-A断面図

B-B断面図

C-C断面図



薬液注入工法
二重管ストレーナ工法(単相式)



薬液注入工法
二重管ストレーナ工法(単相式)

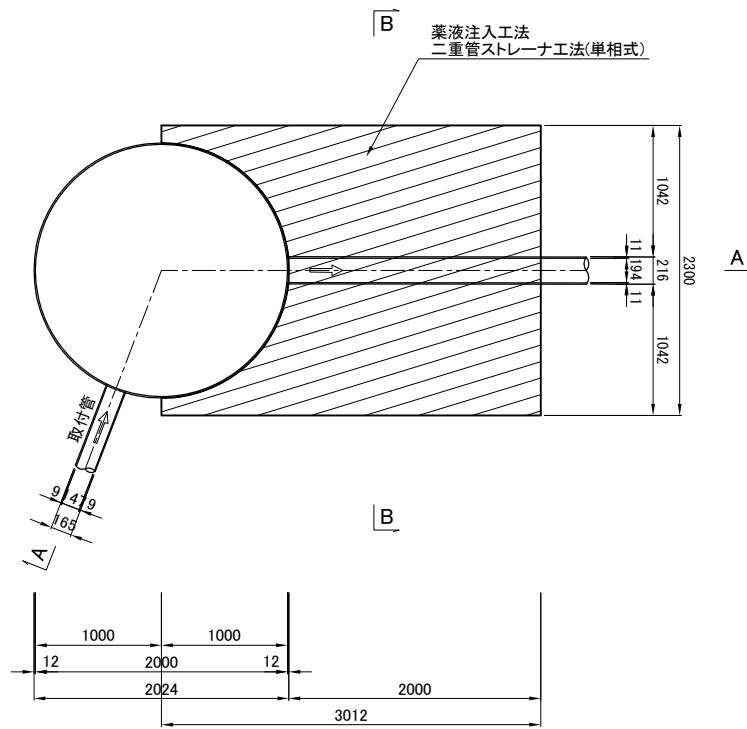
工事名	令和元年度 新河岸第16-1-1污水管渠築造工事(第1工区)
路線名	県道 川越・新産線外
工事箇所	富士見市大字下南畑地内外
図面名	No.41-1 坑口地盤改良図
縮尺	1:30
図面番号	18/34

富士見市建設部下水道課

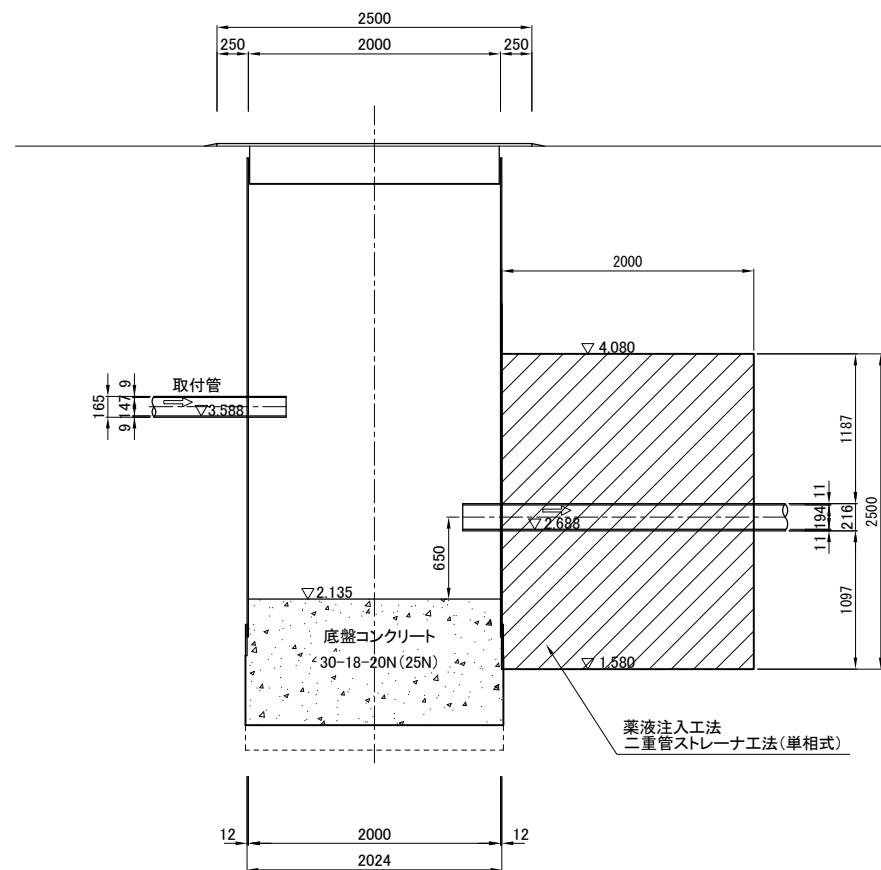
No.43-1 坑口地盤改良図

縮尺 1:30

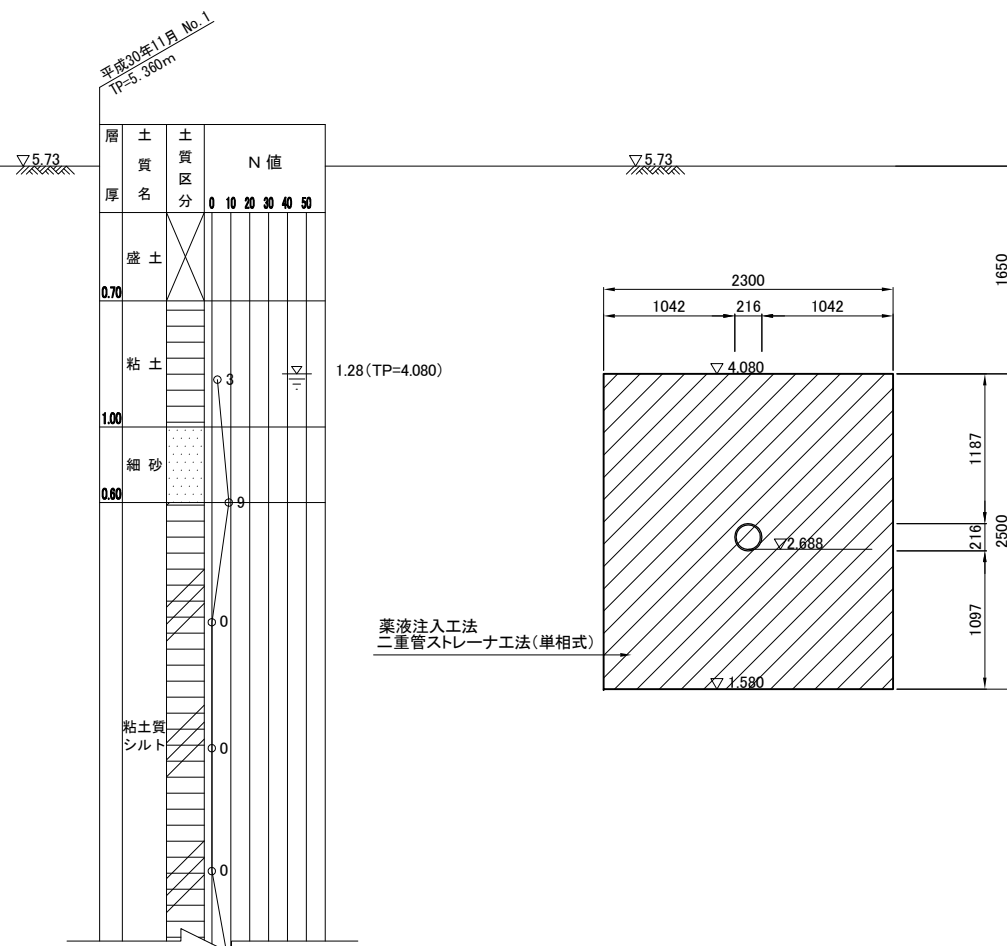
平面図



A-A断面図



B-B断面図



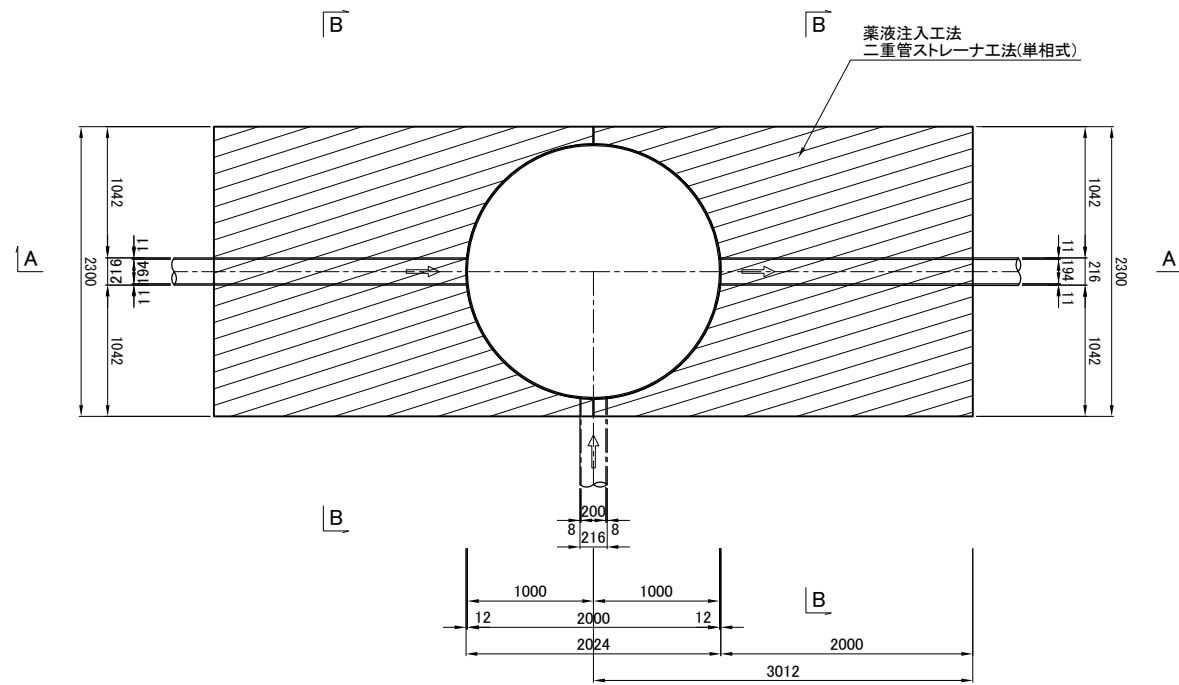
工事名	令和元年度 新河岸第16-1-1污水管渠築造工事(第1工区)
路線名	県道 川越・新産線外
工事箇所	富士見市大字下南畑地内外
図面名	No.43-1 坑口地盤改良図
縮尺	1:30
図面番号	19/34

富士見市建設部下水道課

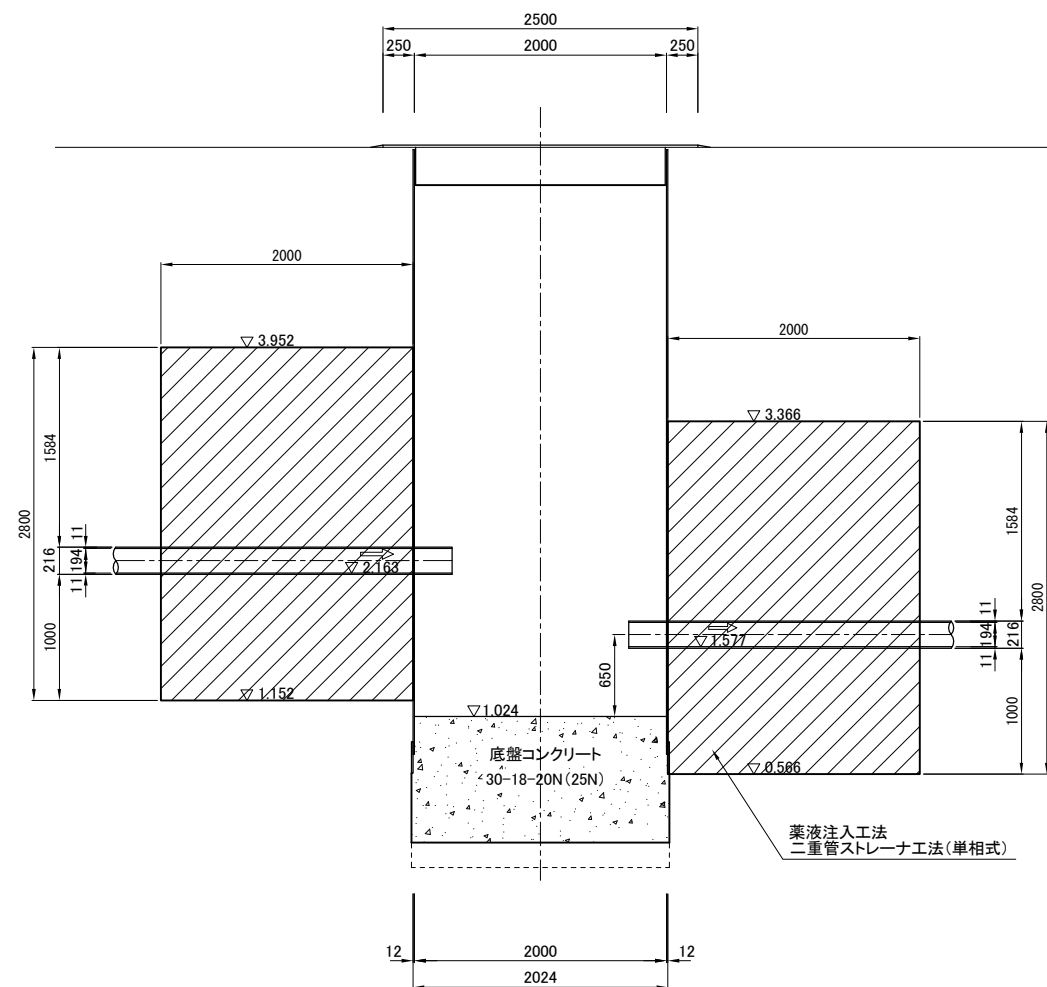
No.44-1 坑口地盤改良図

縮尺 1:30

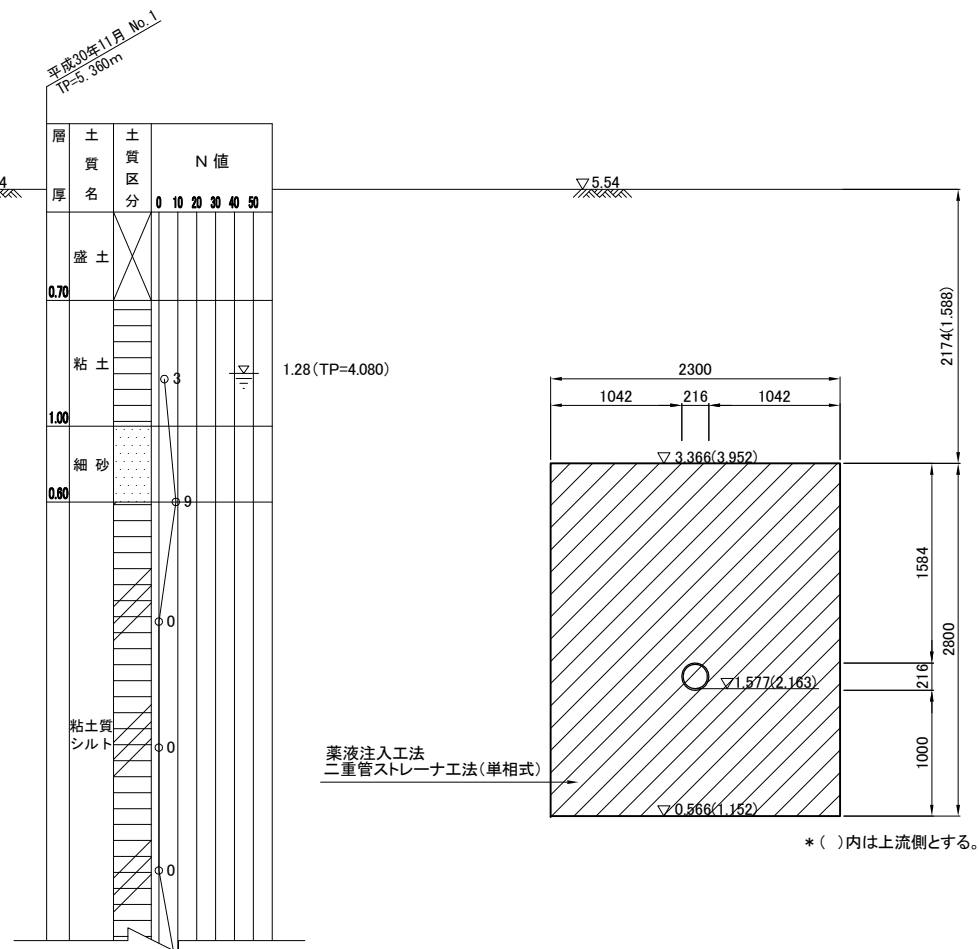
平面図



A-A断面図



B-B断面図



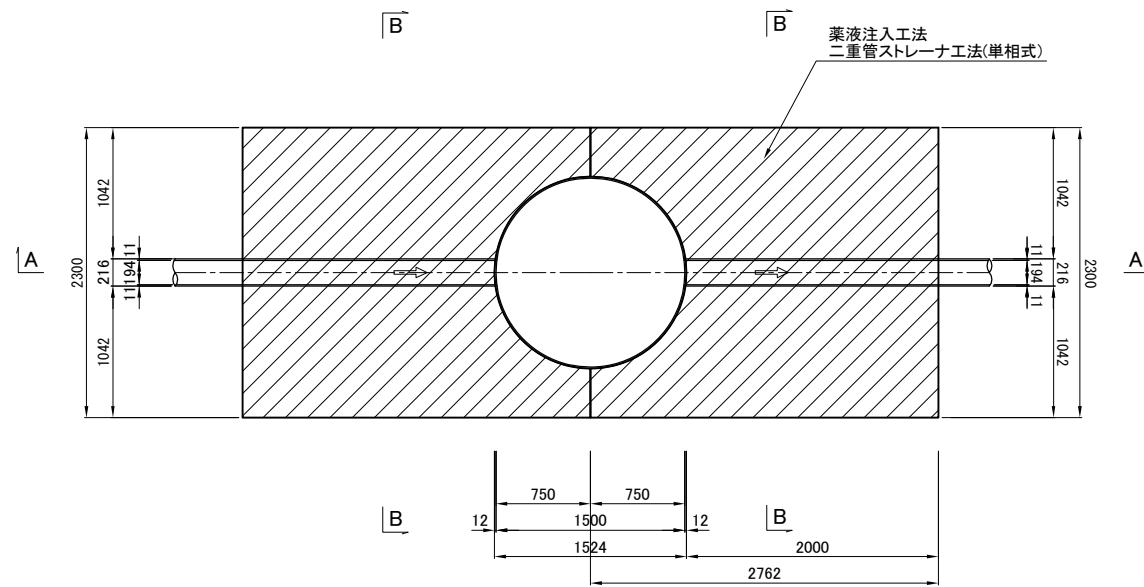
工事名	令和元年度 新河岸第16-1-1污水管渠築造工事(第1工区)
路線名	県道 川越・新産線外
工事箇所	富士見市大字下南畑地内外
図面名	No.44-1 坑口地盤改良図
縮尺	1:30
図面番号	21/34

富士見市建設部下水道課

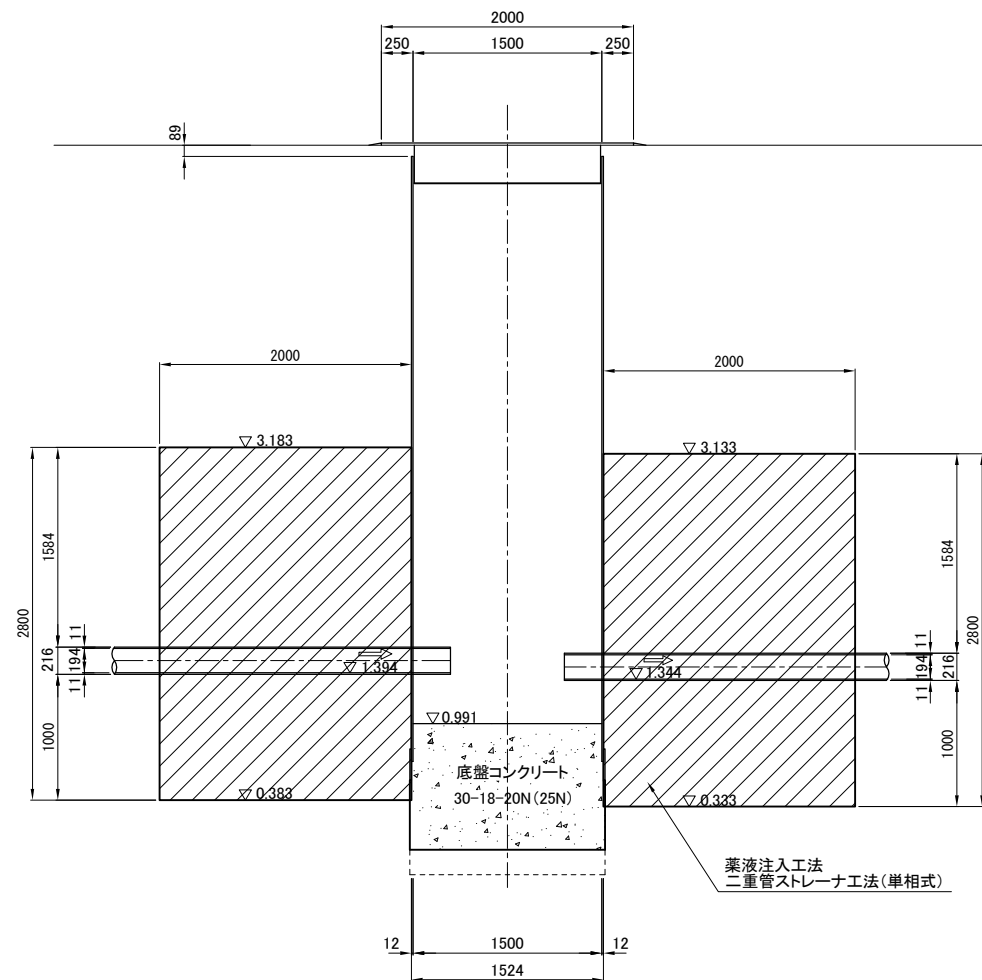
No.44-2 坑口地盤改良図

縮尺 1:30

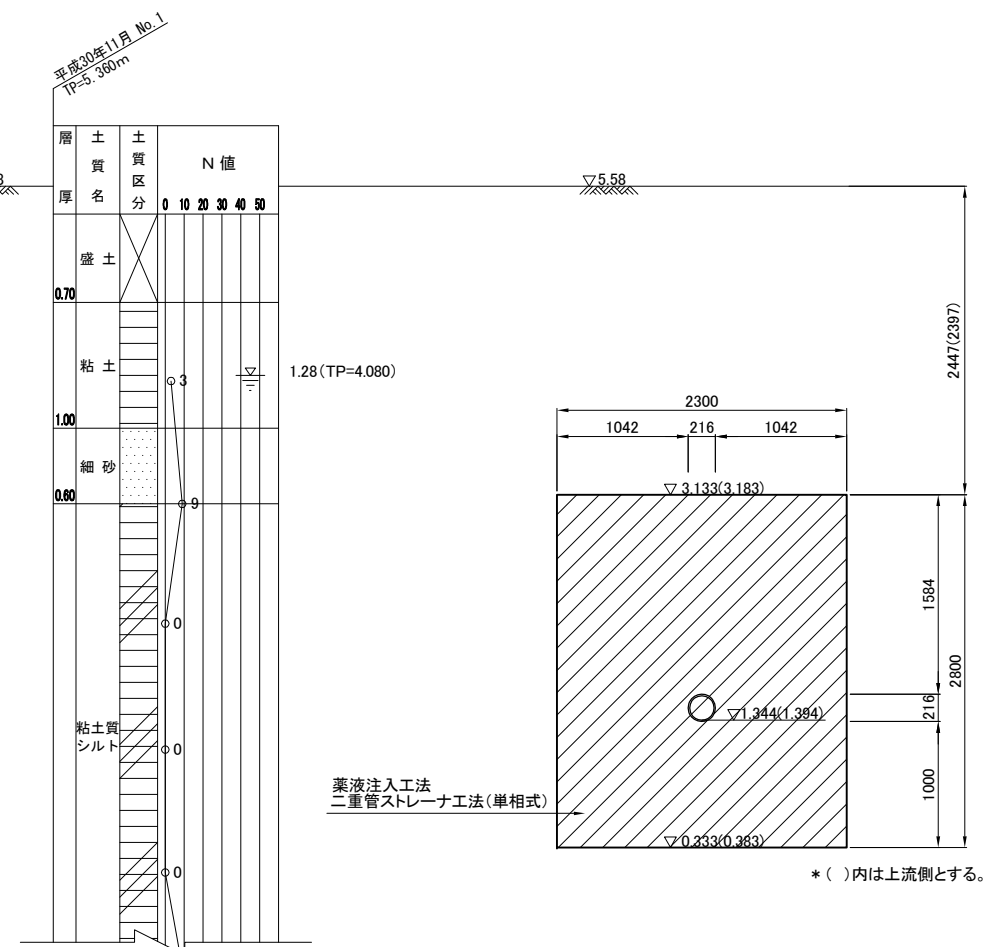
平面図



A-A断面図



B-B断面図



* ()内は上流側とする。

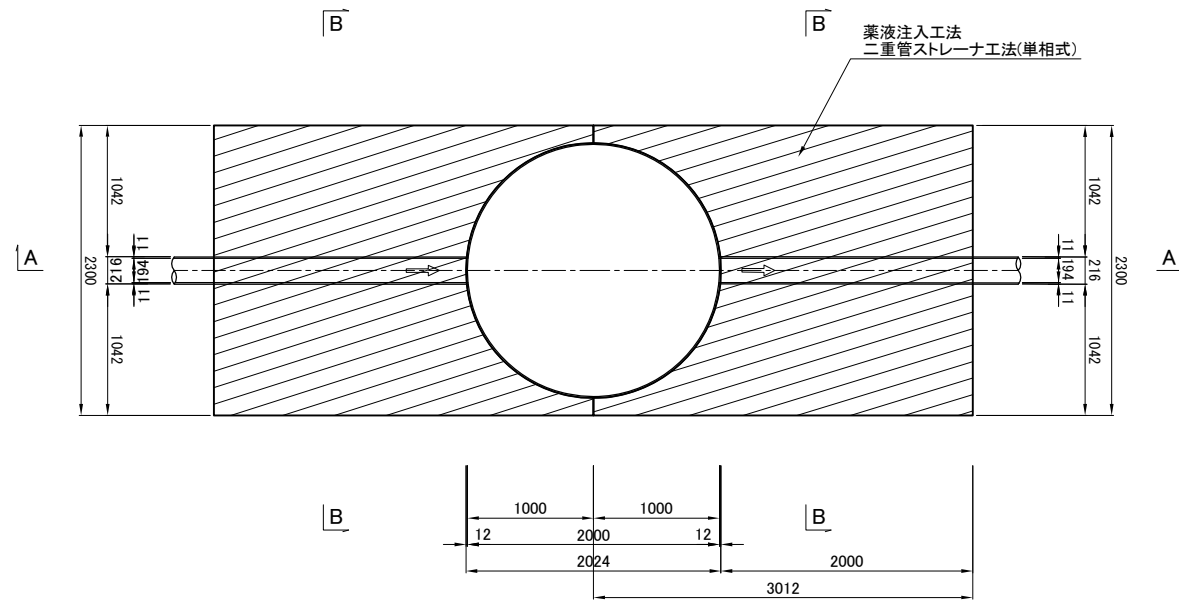
工事名	令和元年度 新河岸第16-1-1污水管渠築造工事(第1工区)
路線名	県道 川越・新産線外
工事箇所	富士見市大字下南畑地内外
図面名	No.44-2 坑口地盤改良図
縮尺	1:30
図面番号	22/34

富士見市建設部下水道課

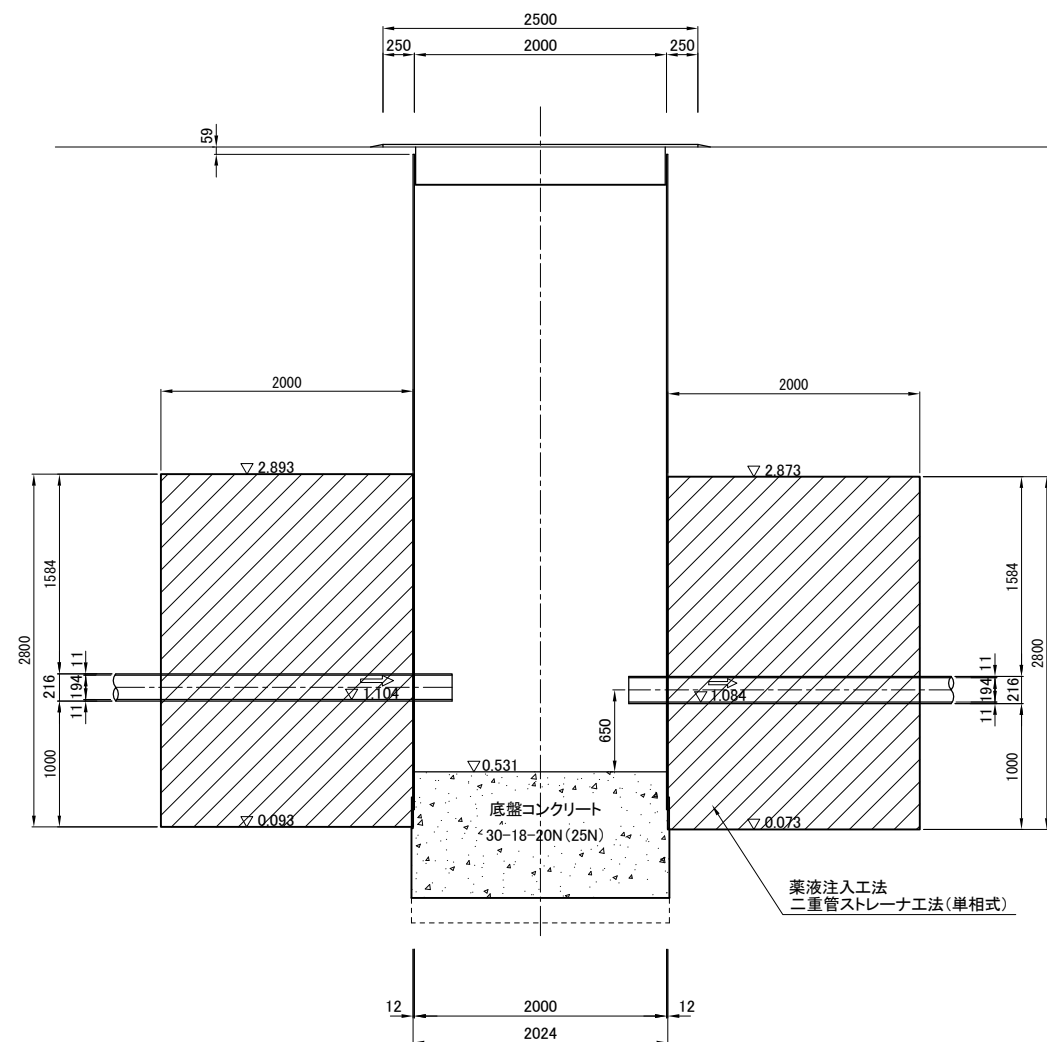
No.44-3 坑口地盤改良図

縮尺 1:30

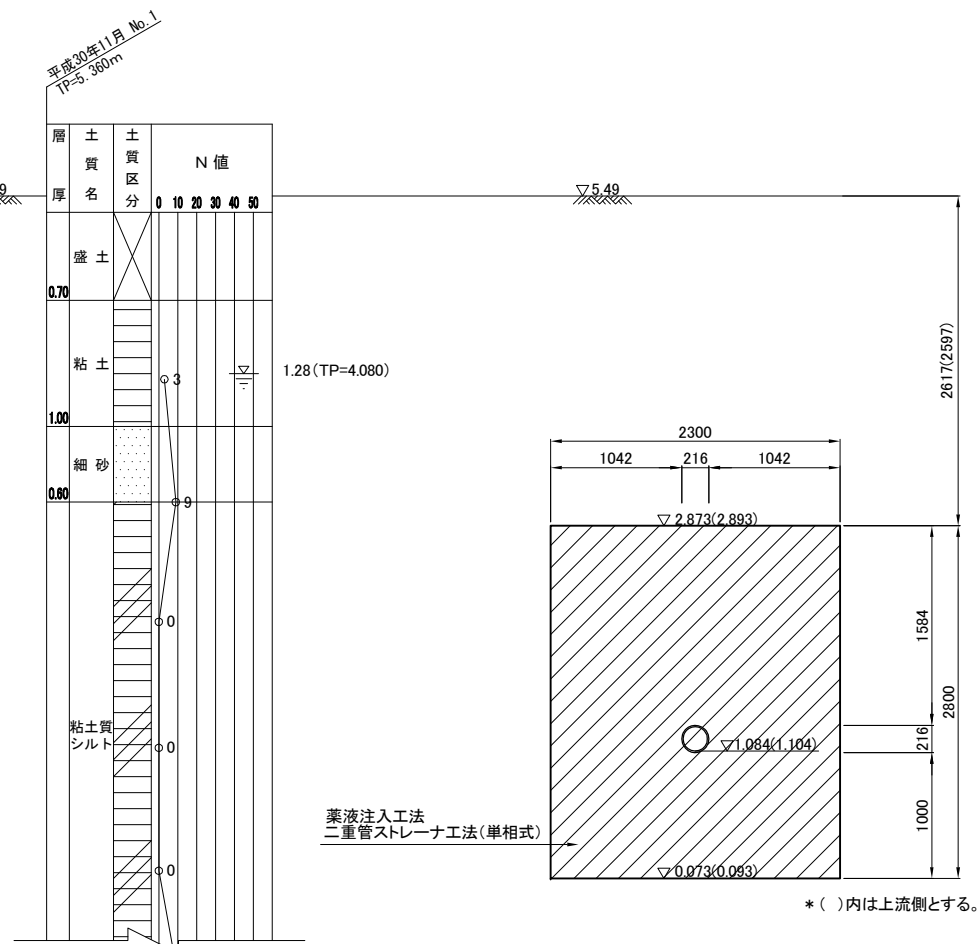
平面図



A-A断面図



B-B断面図



平成30年11月 No.1
TP=5.360m

層厚	土質名	土質区分	N値
0.70	盛土		0 10 20 30 40 50
1.00	粘土		1.28 (TP=4.080)
0.80	細砂		
	粘土質シルト		

* ()内は上流側とする。

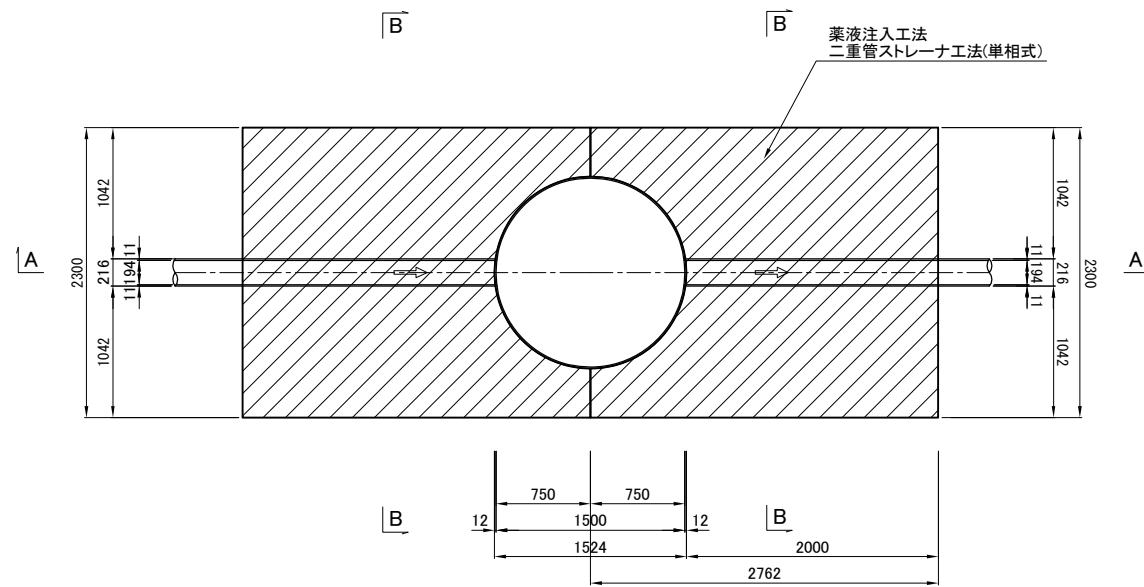
工事名	令和元年度 新河岸第16-1-1污水管渠築造工事(第1工区)
路線名	県道 川越・新産線外
工事箇所	富士見市大字下南畑地内外
図面名	No.44-3 坑口地盤改良図
縮尺	1:30
図面番号	23/34

富士見市建設部下水道課

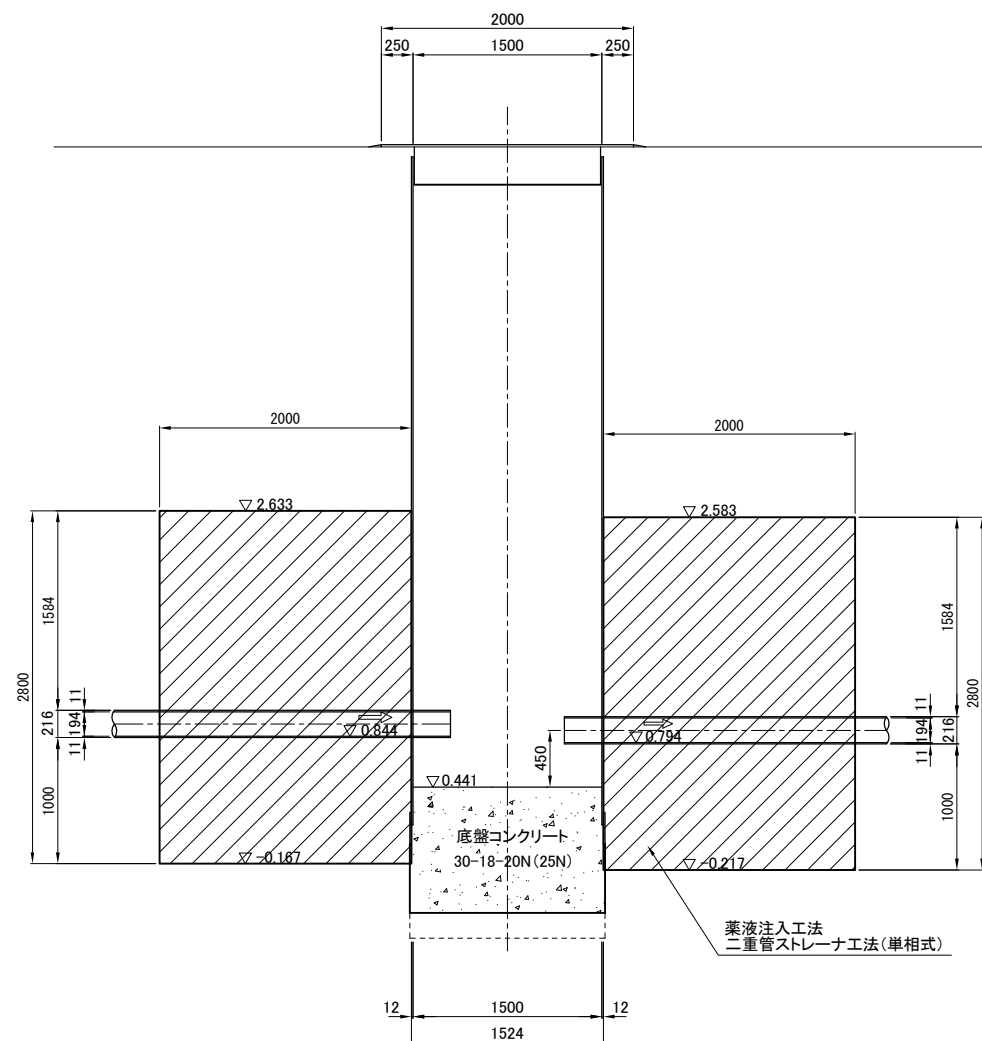
No.44-4 坑口地盤改良図

縮尺 1:30

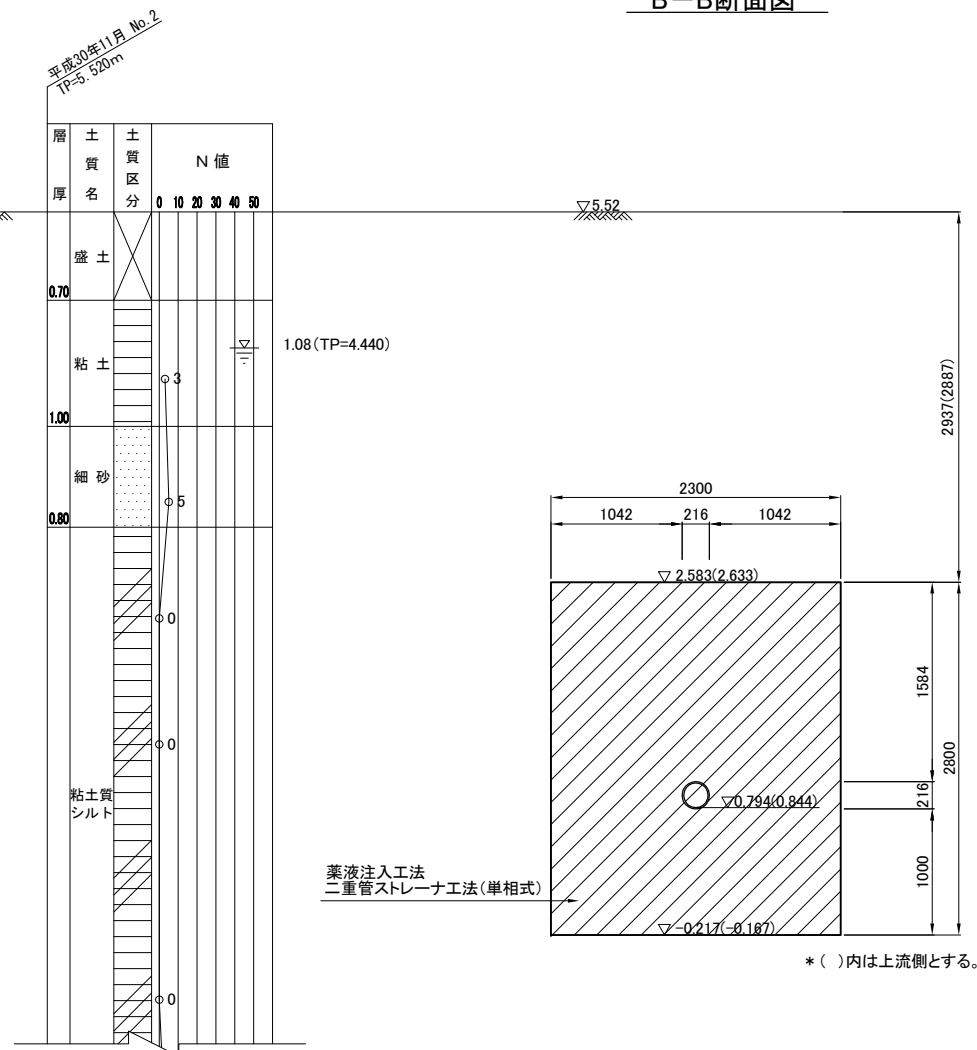
平面図



A-A断面図



B-B断面図



平成30年11月 No.2
TP=5.520m

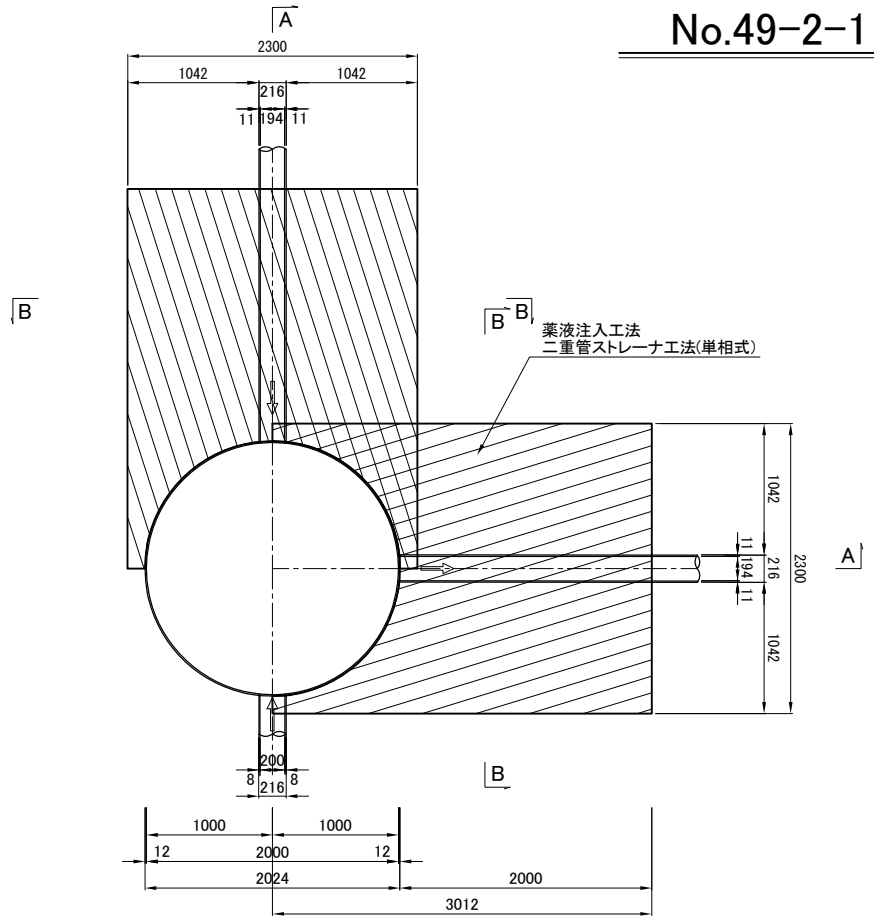
層厚	土質名	土質区分	N値
0.70	盛土		0 10 20 30 40 50
1.00	粘土		1.08 (TP=4.440)
0.80	細砂		
	粘土質シルト		

工事名	令和元年度 新河岸第16-1-1污水管渠築造工事(第1工区)
路線名	県道 川越・新座線外
工事箇所	富士見市大字下南畑地内外
図面名	No.44-4 坑口地盤改良図
縮尺	1:30
図面番号	24/34

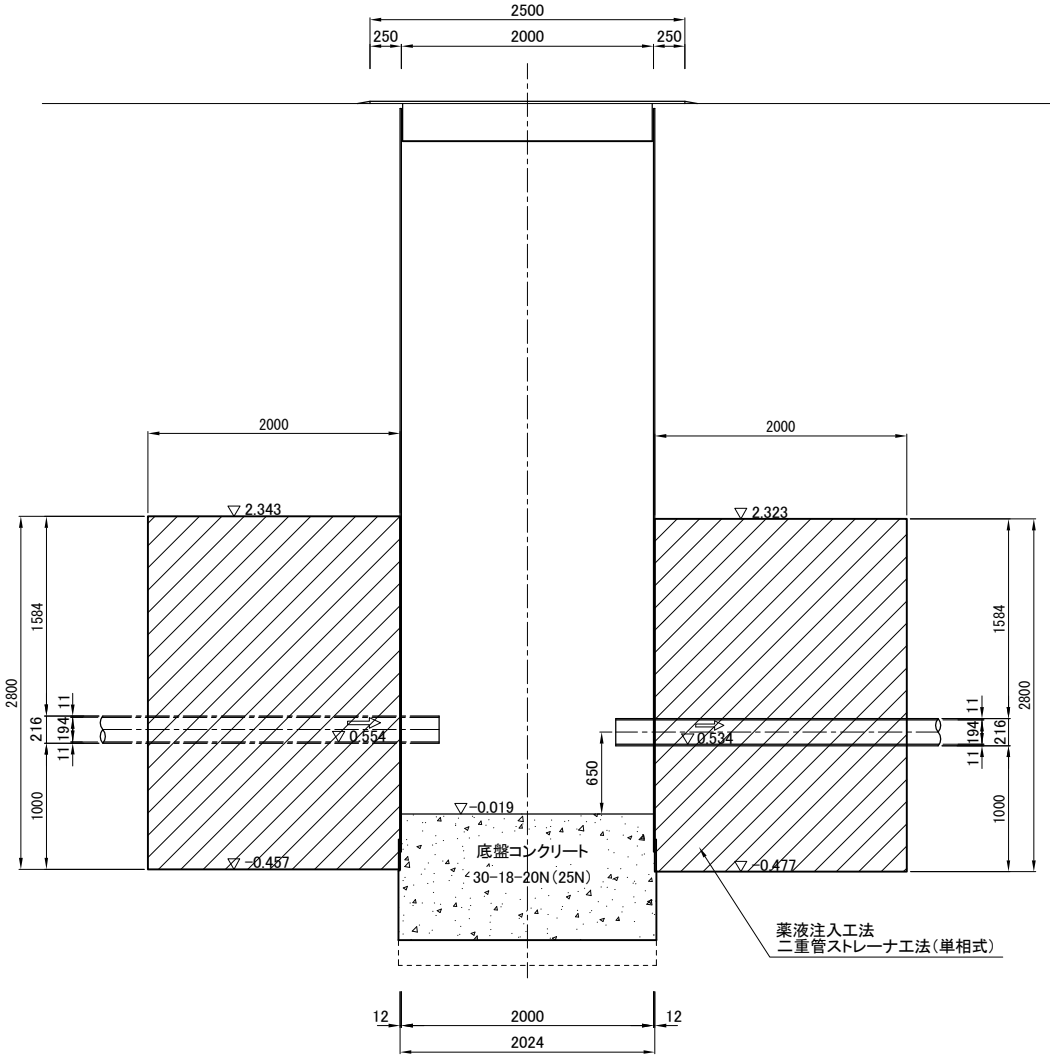
富士見市建設部下水道課

No.49-2-1 坑口地盤改良図 縮尺 1:30

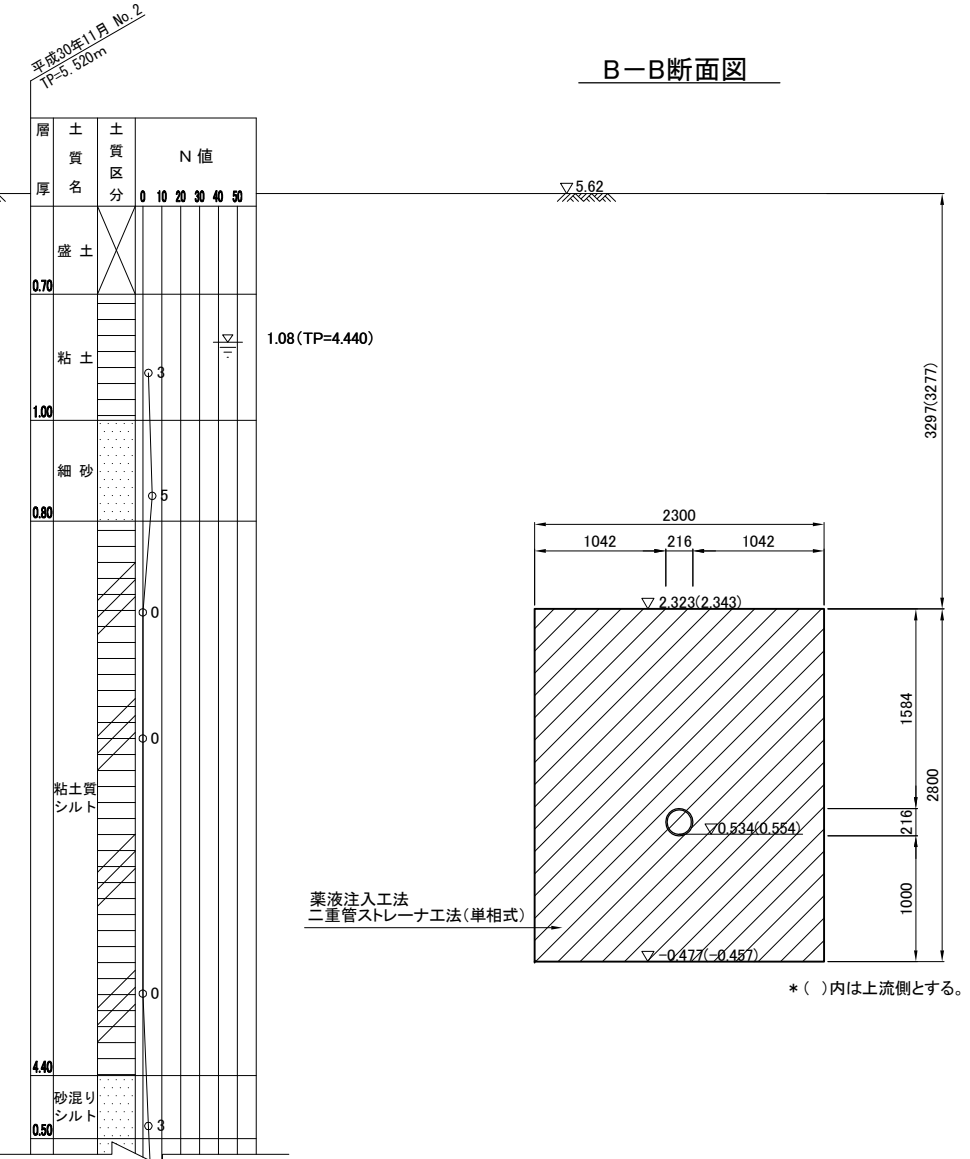
平面図



A-A断面図



B-B断面図



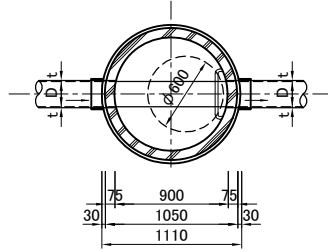
平成30年11月 No.2
TP=5.520m

層厚	土質名	土質区分	N 値							
			0	10	20	30	40	50		
0.70	盛土									
1.00	粘土									1.08 (TP=4.440)
0.80	細砂									
	粘土質シルト									
4.40	砂混りシルト									
0.50										

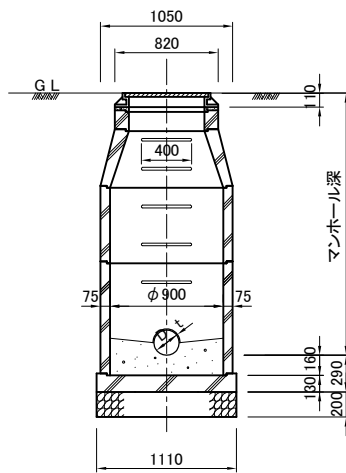
工事名	令和元年度 新河岸第16-1-1污水管渠築造工事(第1工区)		
路線名	県道 川越・新産線外		
工事箇所	富士見市大字下南畑地内外		
図面名	No.49-2-1 坑口地盤改良図		
縮尺	1:30	図面番号	25/34
富士見市建設部下水道課			

1号組立マンホール標準構造図 縮尺 1:30

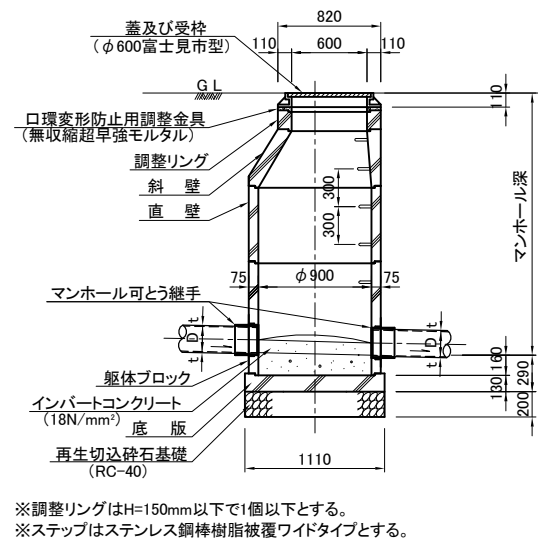
平面図



横断面図

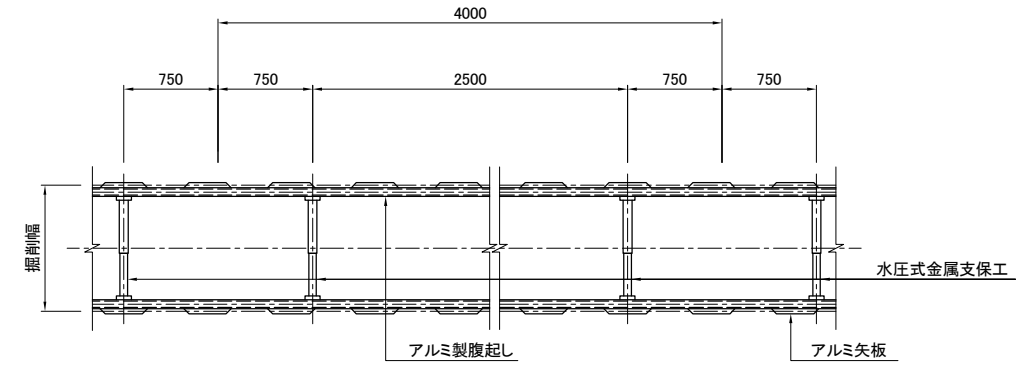


縦断面図

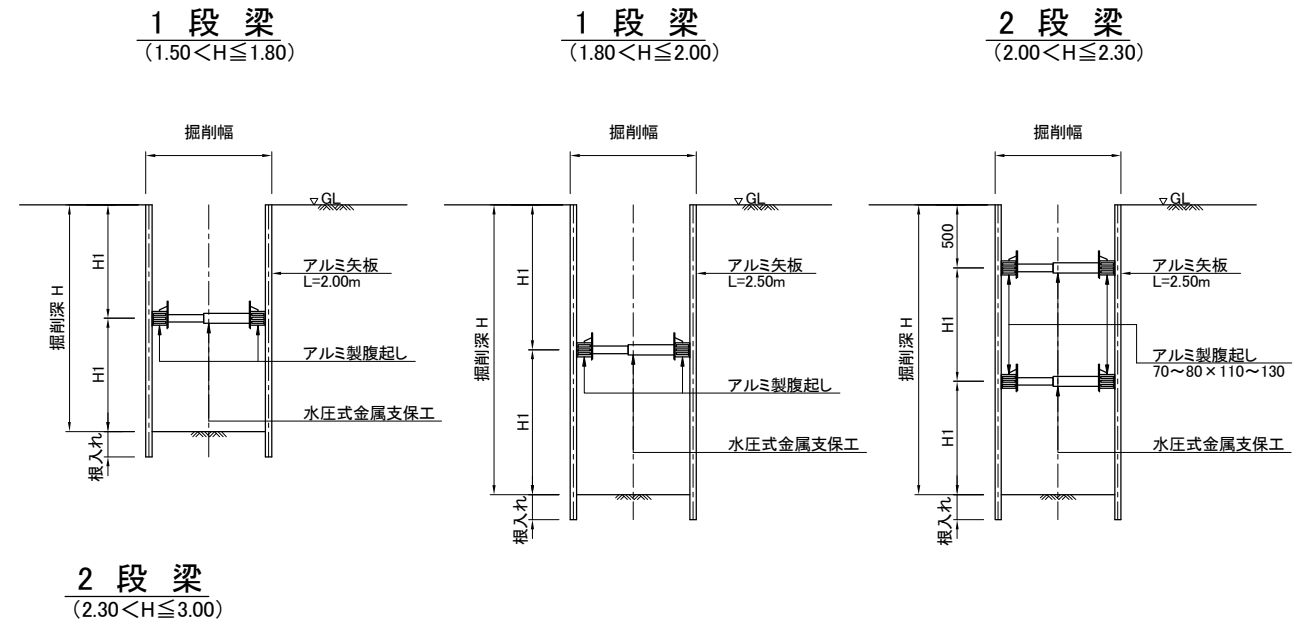


山留工標準図 縮尺 1:30

平面図

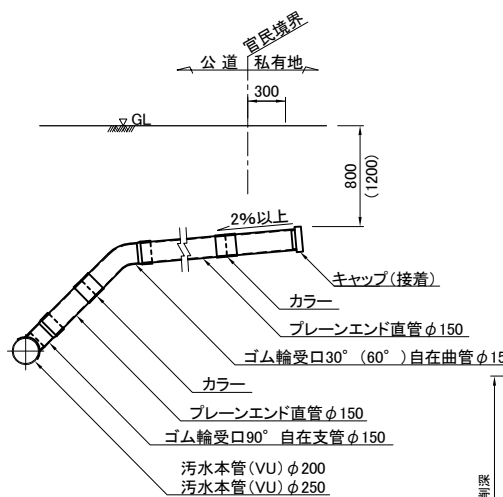


断面図

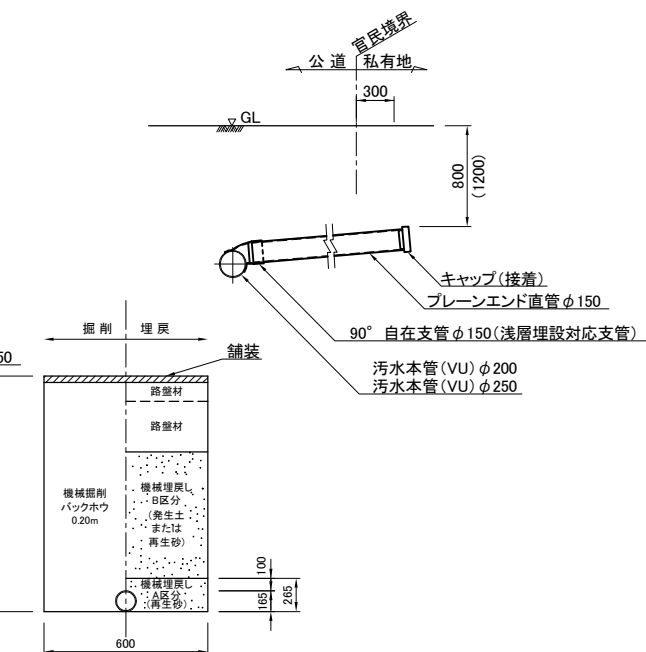


污水取付管布設標準図 縮尺 1:30

本管土被り: H > 1.50mの場合



本管土被り: H ≤ 1.50mの場合

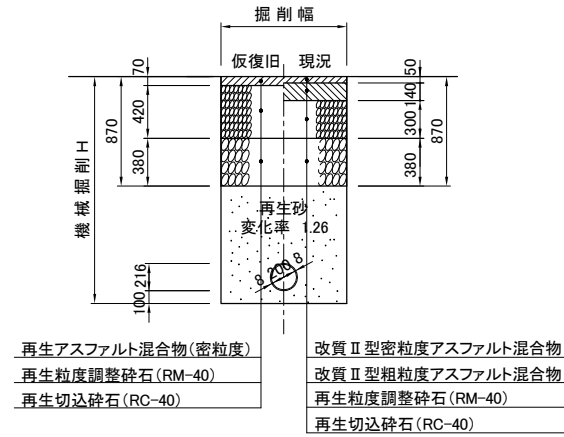


※人孔取付の場合は可とう継手を設置すること。 ※()内数値は県道部とする。

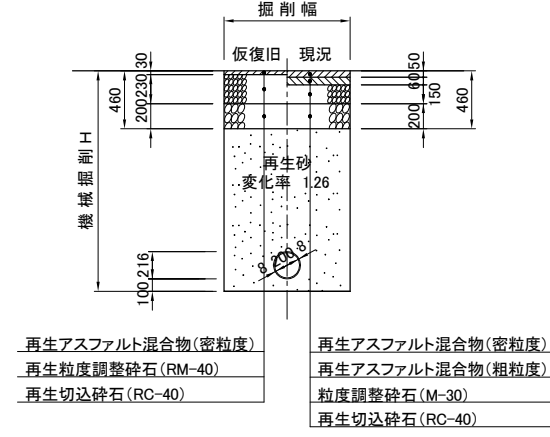
工事名	令和元年度 新河岸第16-1-1污水管渠築造工事(第1工区)
路線名	県道 川越・新座線外
工事箇所	富士見市大字下南畑地内外
図面名	1号組立マンホール標準構造図 山留工標準図・污水取付管布設標準図
縮尺	図示 図面番号 26/34
富士見市建設部下水道課	

管基礎及び道路復旧断面図 縮尺 1:30

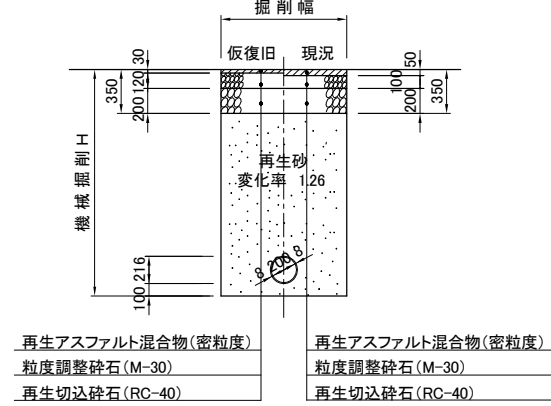
県道87型 (県道川越・新座線)



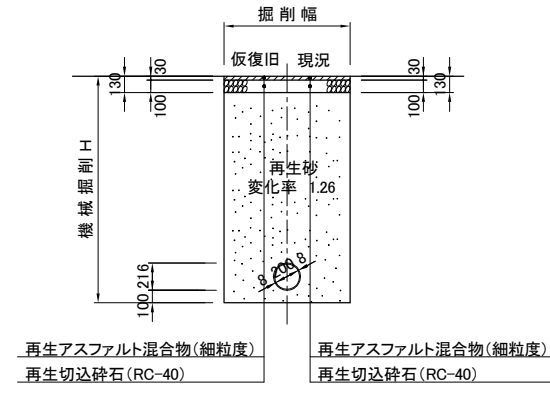
市道46型 (市道)



市道35型 (市道)



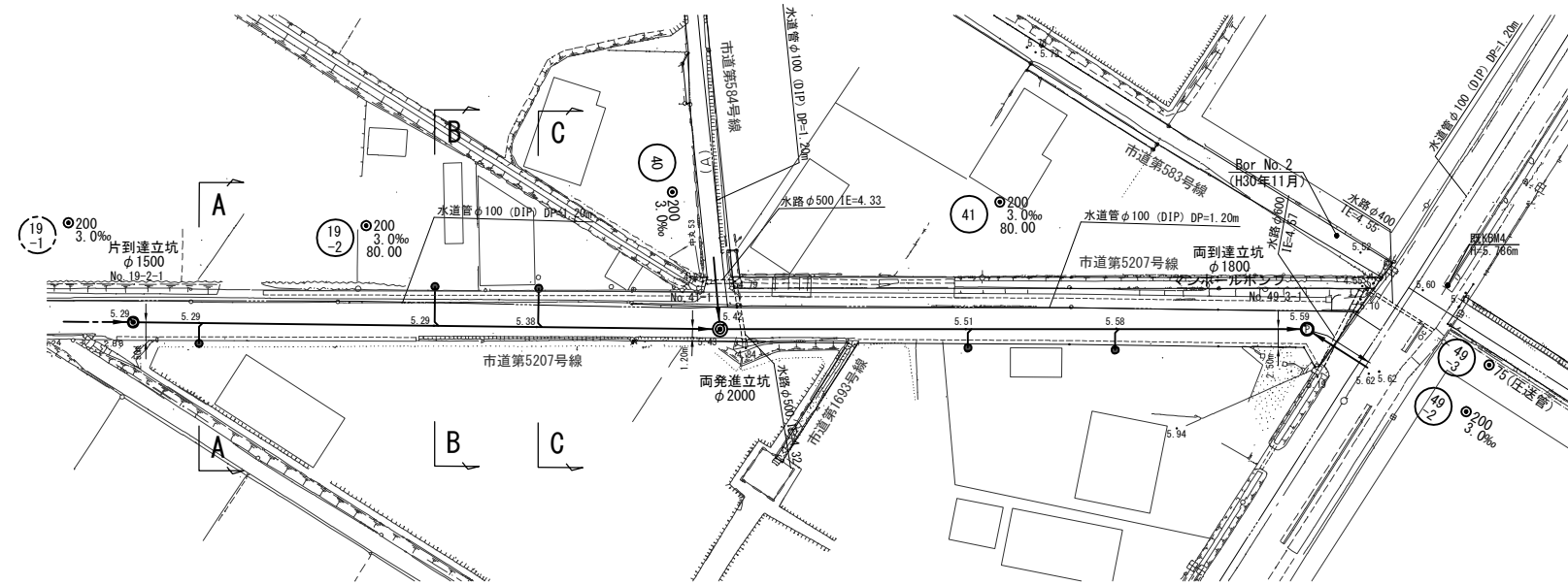
歩道13型 (県道・市道)



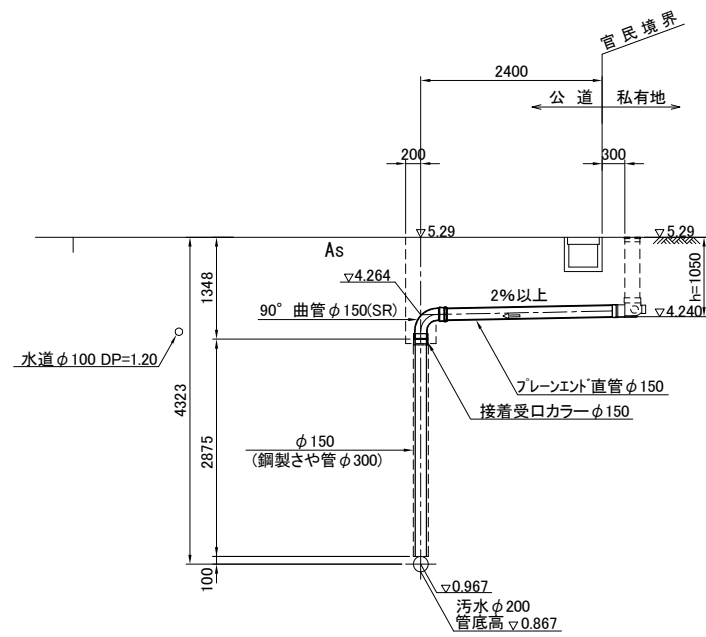
工事名	令和元年度 新河岸第16-1-1污水管渠築造工事(第1工区)		
路線名	県道 川越・新座線外		
工事箇所	富士見市大字下南畑地内外		
図面名	管基礎及び道路復旧断面図		
縮尺	1:30	図面番号	27/34
富士見市建設部下水道課			

特殊取付管詳細図 (1)

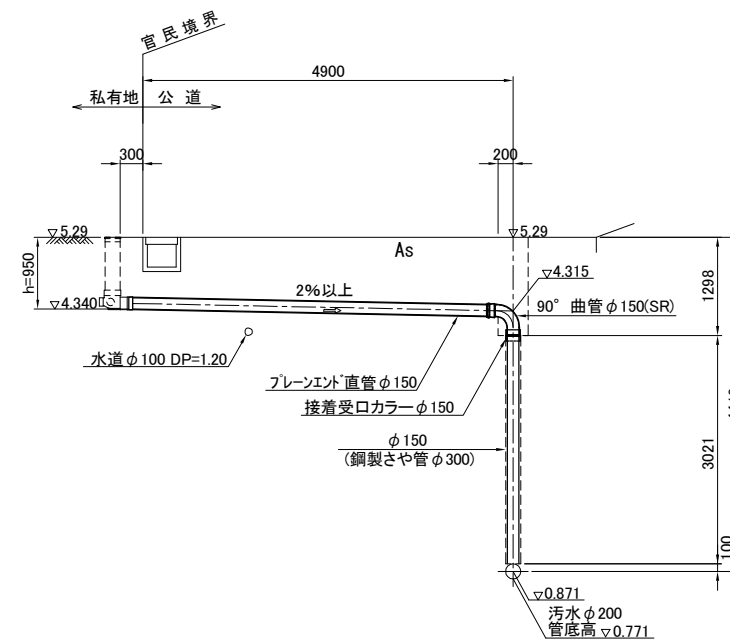
平面図 縮尺1:500



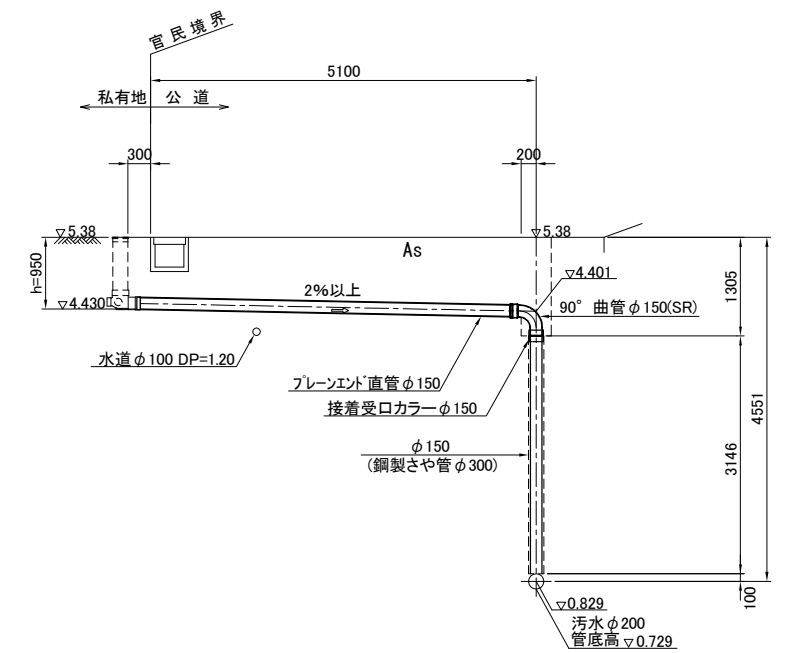
断面図 縮尺1:50
(A-A)



断面図 縮尺1:50
(B-B)



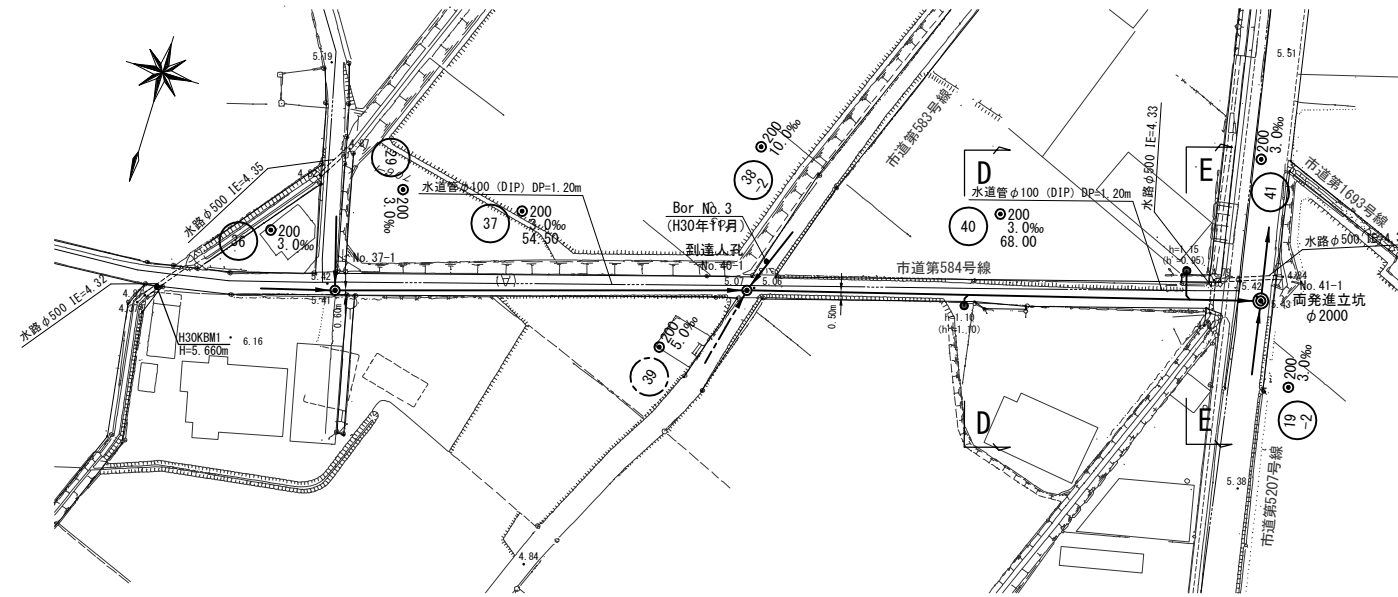
断面図 縮尺1:50
(C-C)



工事名	令和元年度 新河岸第16-1-1汚水管渠築造工事(第1工区)		
路線名	県道 川越・新産線外		
工事箇所	富士見市大字下南畑地内外		
図面名	特殊取付管詳細図(1)		
縮尺	図示	図面番号	28/34
富士見市建設部下水道課			

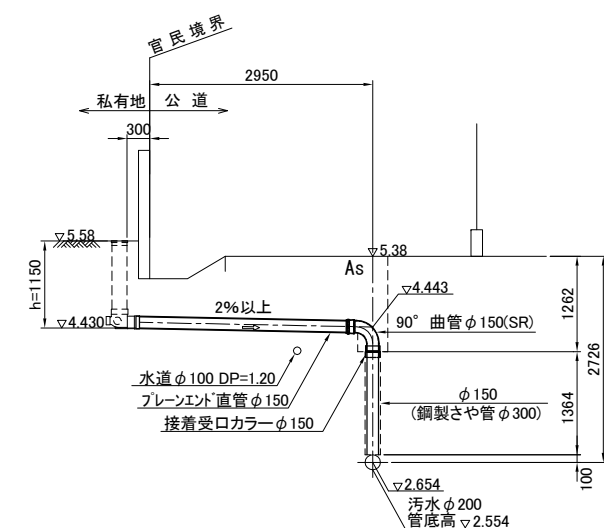
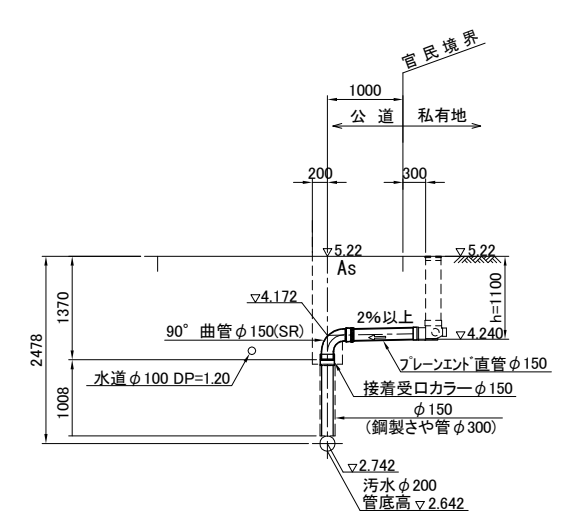
特殊取付管詳細図 (2)

平面図 縮尺1:500



断面図 (D-D) 縮尺1:50

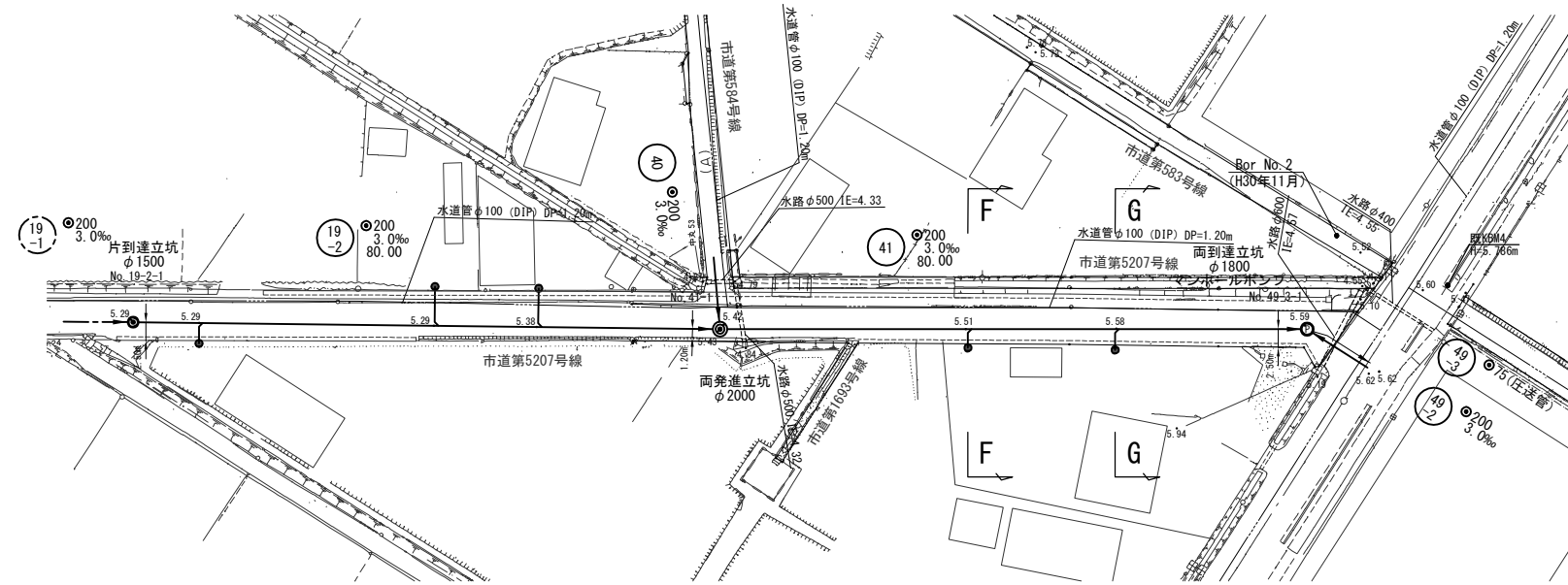
断面図 (E-E) 縮尺1:50



工事名	令和元年度 新河岸第16-1-1汚水管渠築造工事(第1工区)		
路線名	県道 川越・新産線外		
工事箇所	富士見市大字下南畑地内外		
図面名	特殊取付管詳細図(2)		
縮尺	図示	図面番号	29/34

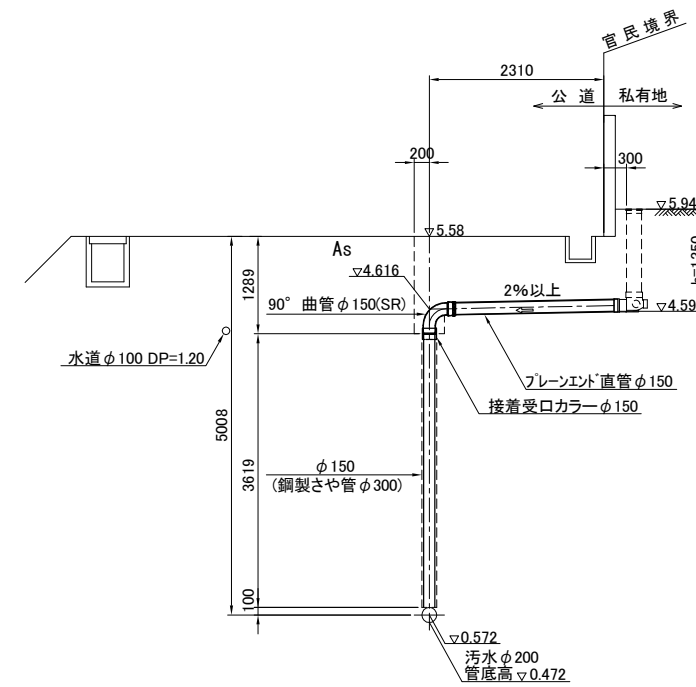
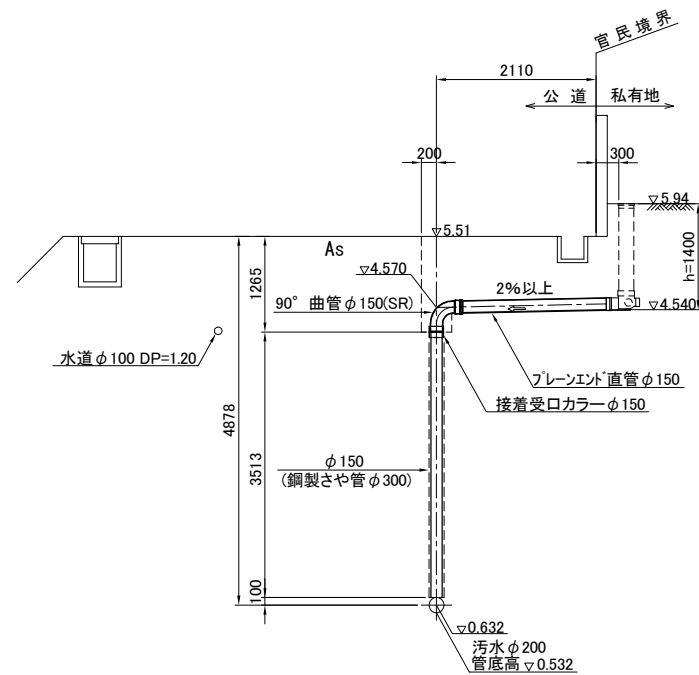
特殊取付管詳細図 (3)

平面図 縮尺1:500



断面図 (F-F) 縮尺1:50

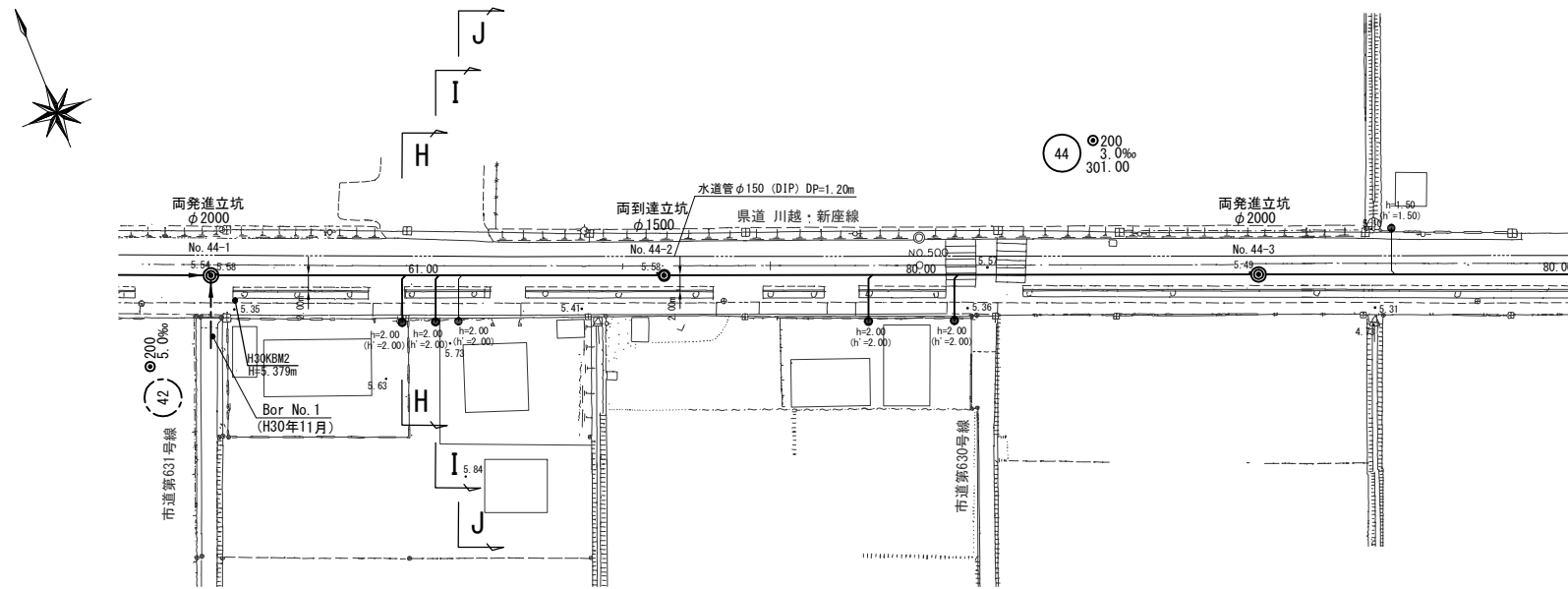
断面図 (G-G) 縮尺1:50



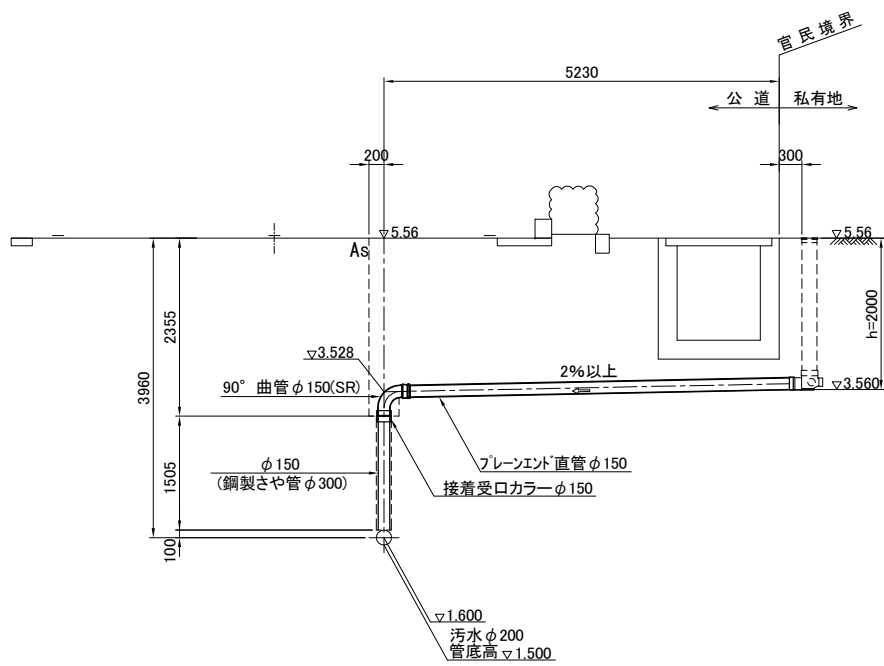
工事名	令和元年度 新河岸第16-1-1汚水管渠築造工事(第1工区)		
路線名	県道 川越・新産線外		
工事箇所	富士見市大字下南畑地内外		
図面名	特殊取付管詳細図(3)		
縮尺	図示	図面番号	30/34
富士見市建設部下水道課			

特殊取付管詳細図 (4)

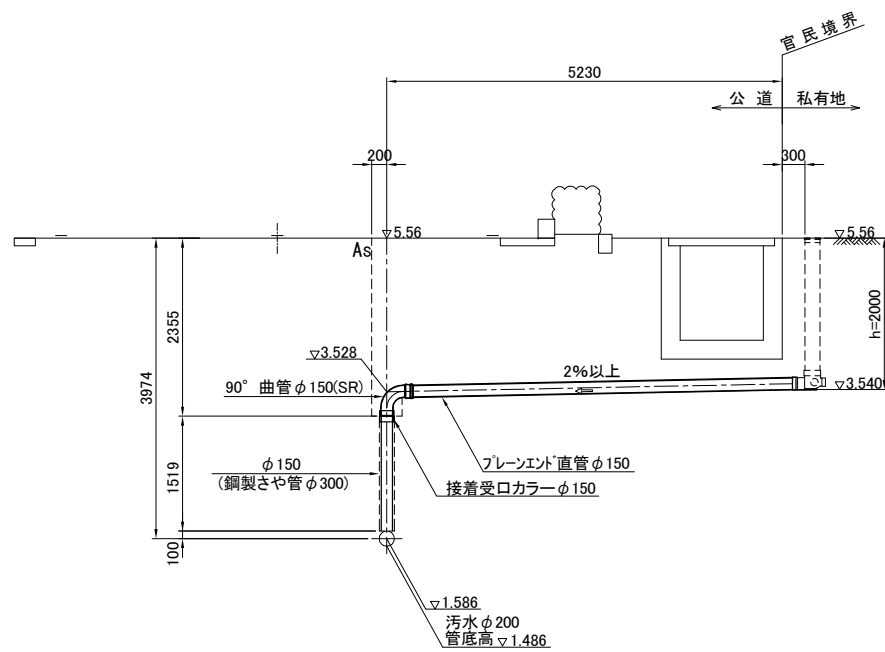
平面図 縮尺1:500



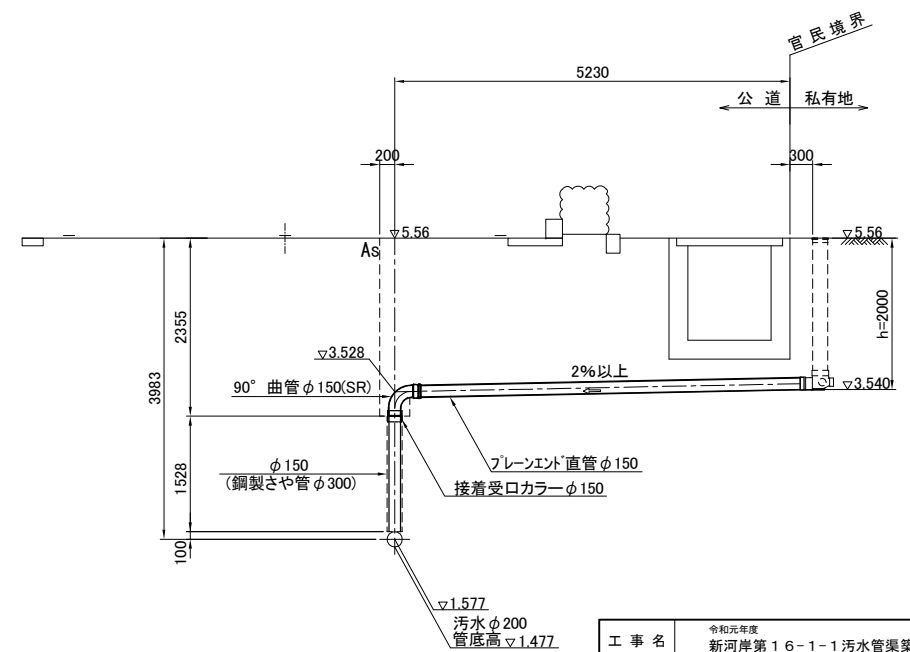
断面図 縮尺1:50
(H-H)



断面図 縮尺1:50
(I-I)



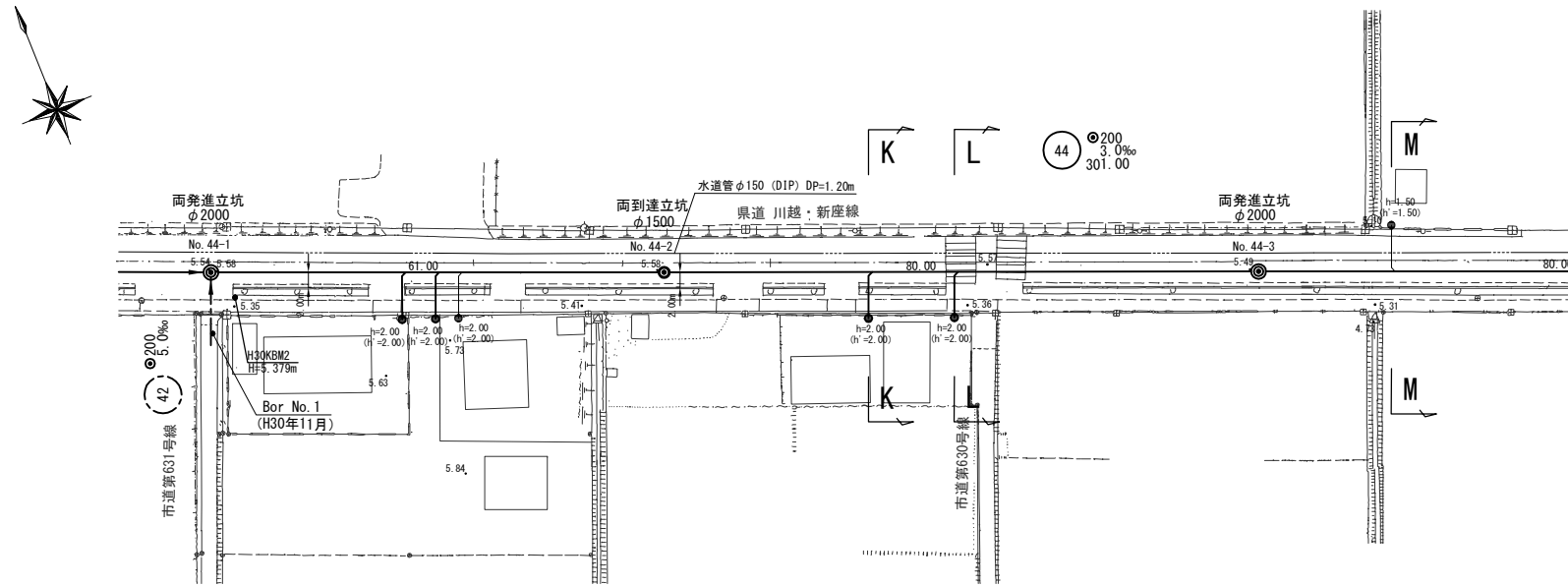
断面図 縮尺1:50
(J-J)



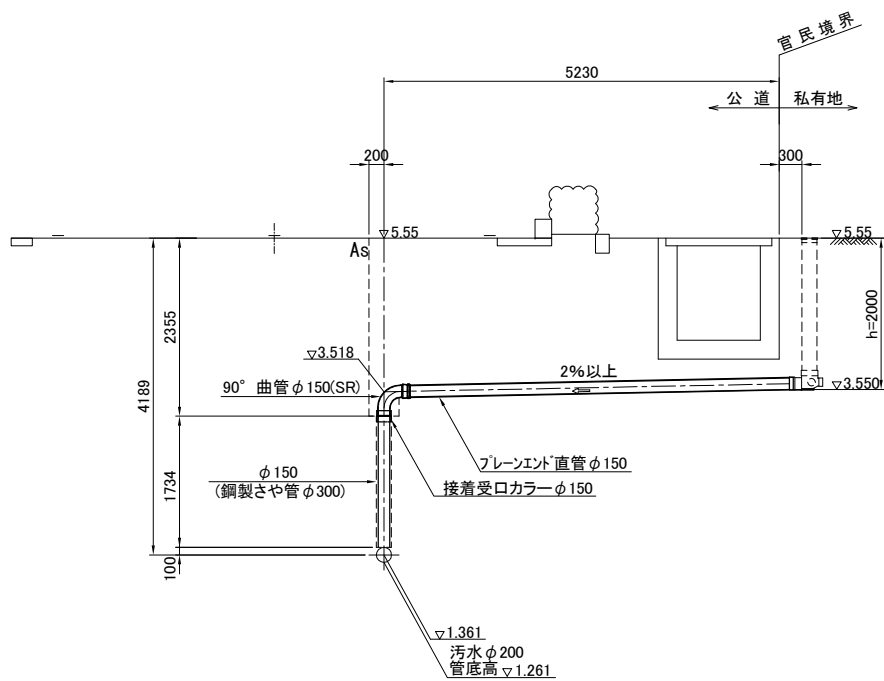
工事名	令和元年度 新河岸第16-1-1汚水管渠築造工事(第1工区)		
路線名	県道 川越・新座線外		
工事箇所	富士見市大字下南畑地内外		
図面名	特殊取付管詳細図(4)		
縮尺	図示	図面番号	31/34
富士見市建設部下水道課			

特殊取付管詳細図 (5)

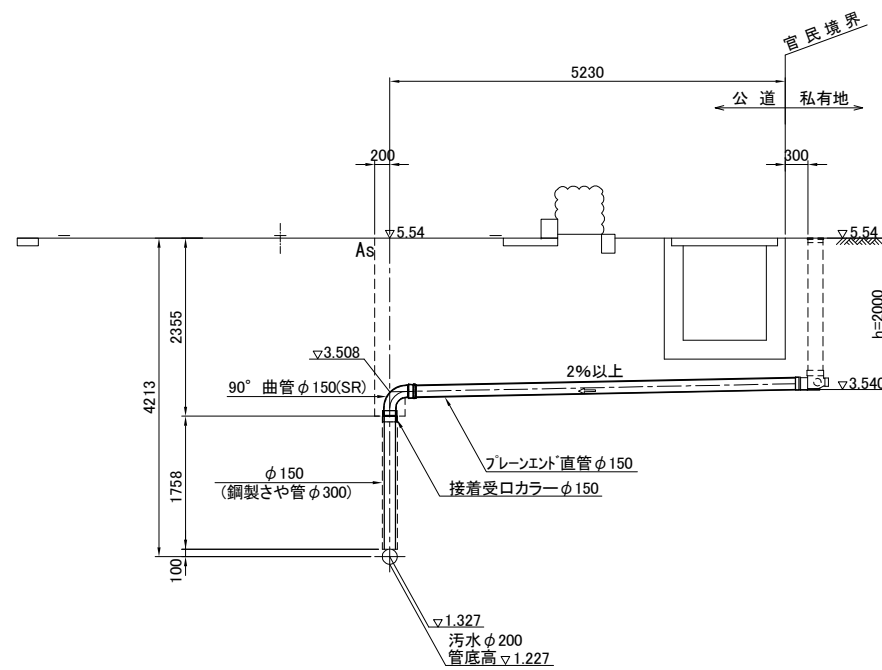
平面図 縮尺1:500



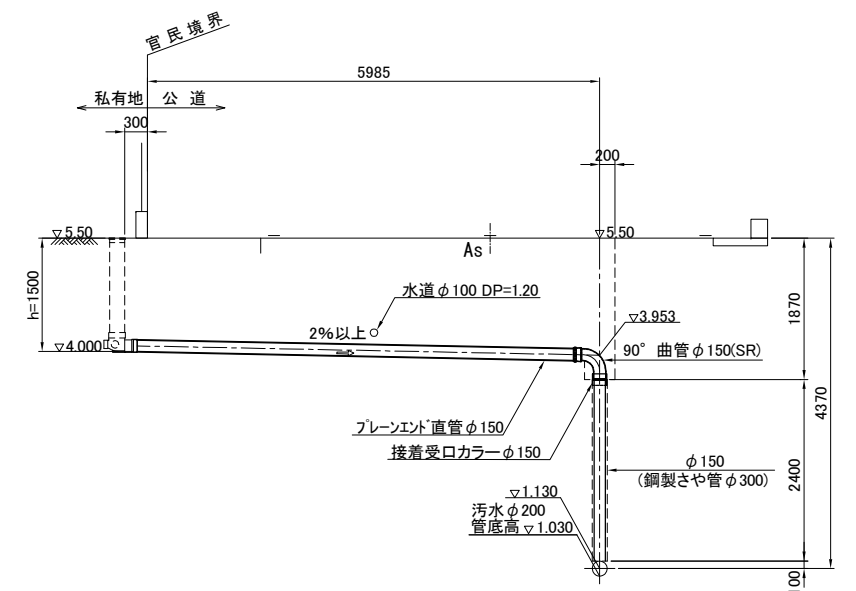
断面図 縮尺1:50
(K-K)



断面図 縮尺1:50
(L-L)



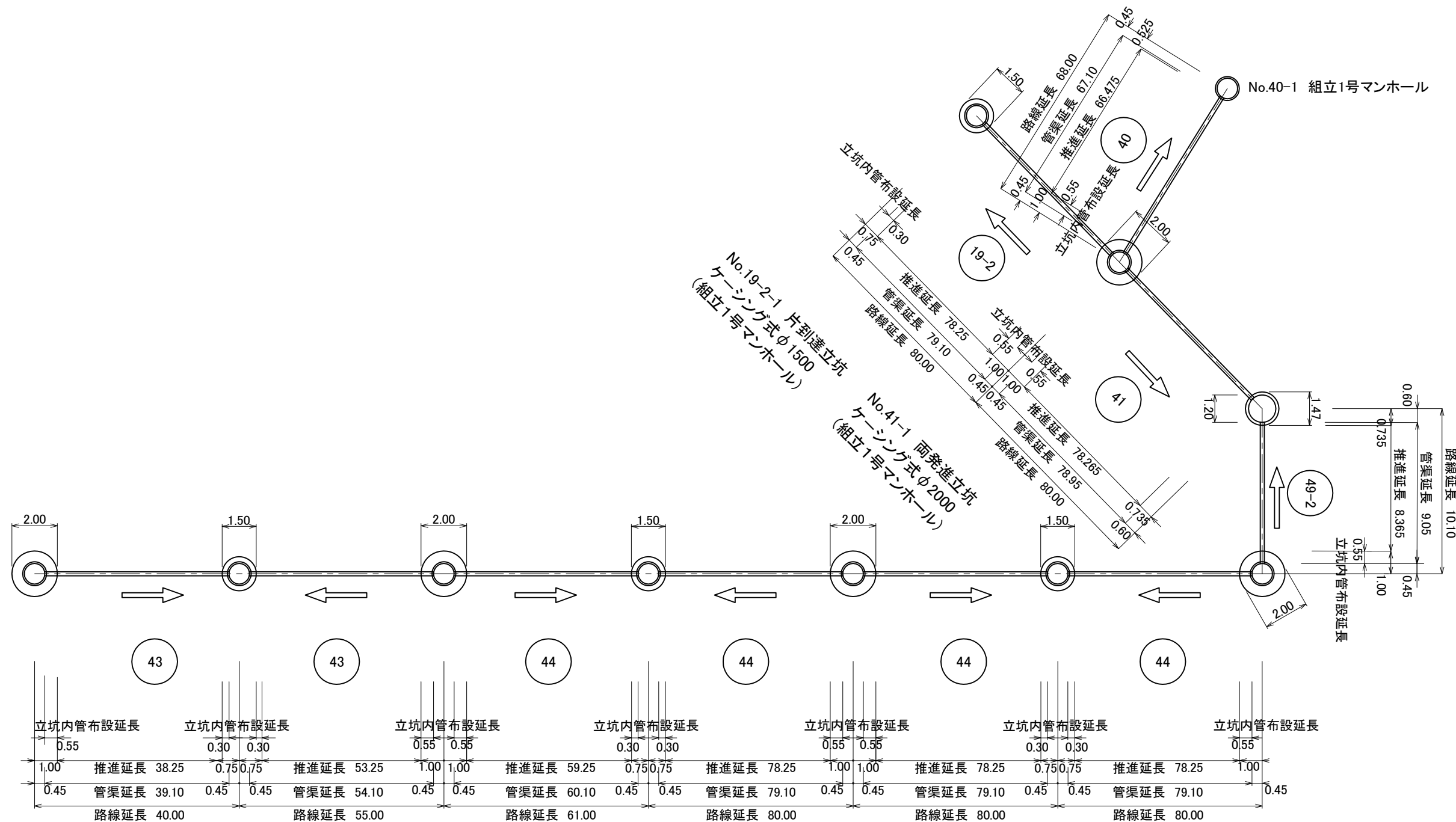
断面図 縮尺1:50
(M-M)



工事名	令和元年度 新河岸第16-1-1汚水管渠築造工事(第1工区)
路線名	県道 川越・新座線外
工事箇所	富士見市大字下南畑地内外
図面名	特殊取付管詳細図(5)
縮尺	図示
図面番号	32/34

推進工一般図 縮尺 Free

(参考図)



No.49-3-1 両到達立坑
コンクリートブロック方式φ1200
(組立2号マンホール)

No.43-1 片発進立坑
ケーシング式φ2000
(組立1号マンホール)

No.43-2 両到達立坑
ケーシング式φ1500
(組立1号マンホール)

No.44-1 両発進立坑
ケーシング式φ2000
(組立1号マンホール)

No.44-2 両到達立坑
ケーシング式φ1500
(組立1号マンホール)

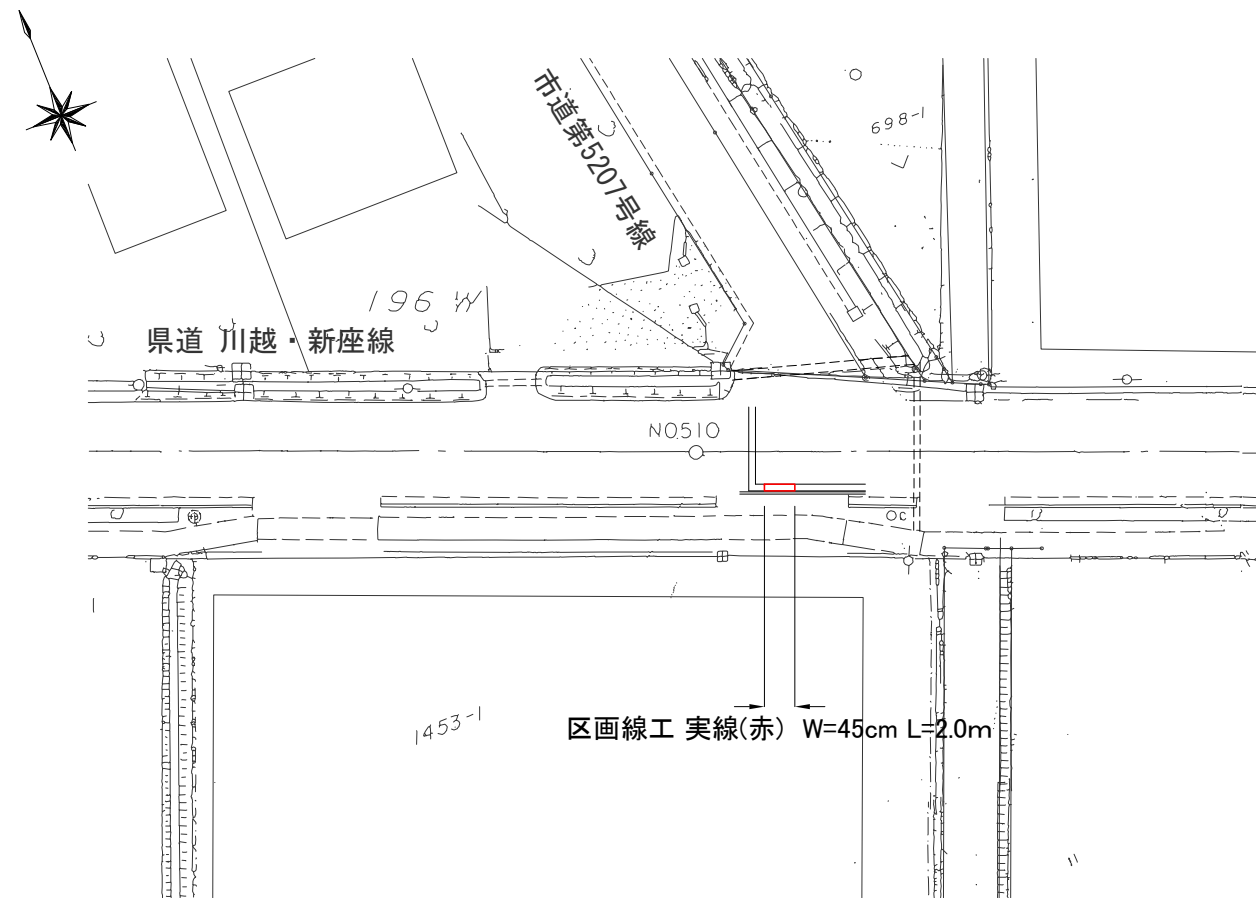
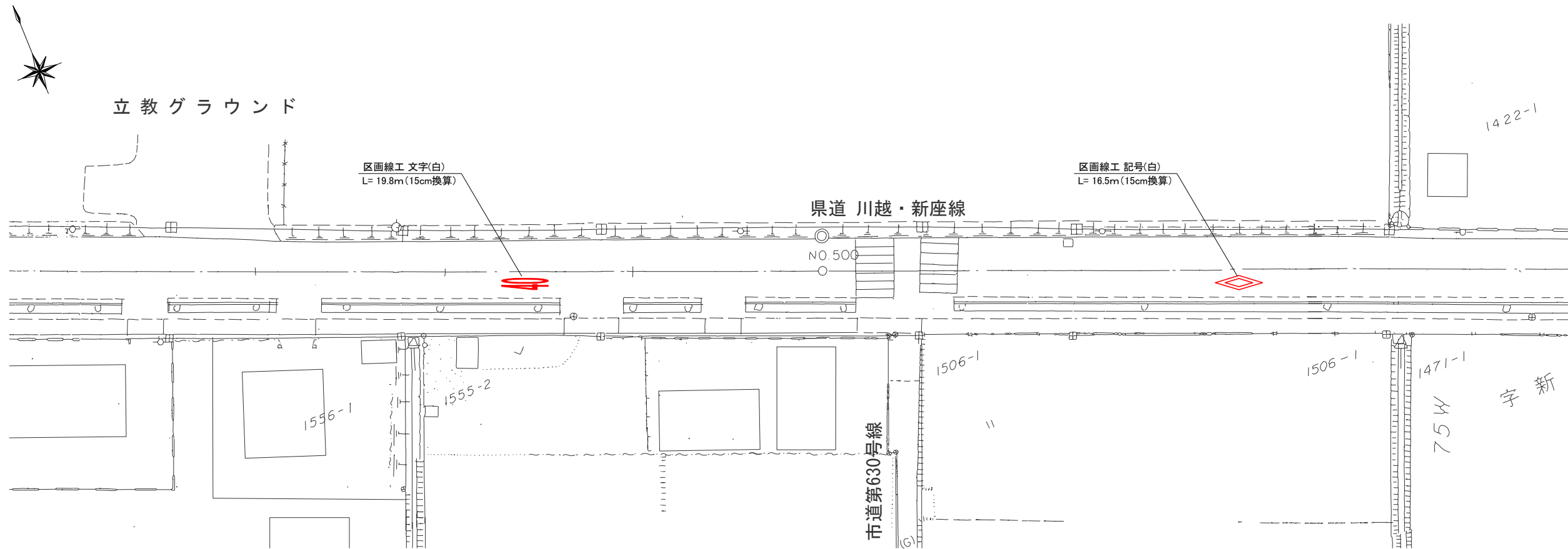
No.44-3 両発進立坑
ケーシング式φ2000
(組立1号マンホール)

No.44-4 両到達立坑
ケーシング式φ1500
(組立1号マンホール)

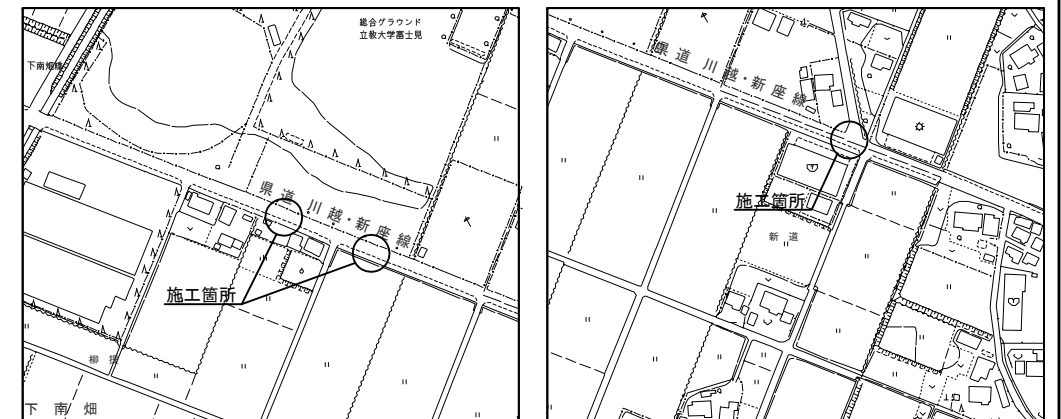
No.49-2-1 両発進立坑
ケーシング式φ2000
(組立1号マンホール)

工事名	令和元年度 新河岸第16-1-1汚水管渠築造工事(第1工区)		
路線名	県道 川越・新座線外		
工事箇所	富士見市大字下南畑地内外		
図面名	推進工一般図(参考図)		
縮尺	Free	図面番号	33/34
富士見市建設部下水道課			

付帯工平面図 縮尺 1:250



案内図 縮尺 1:2500



工事名	令和元年度 新河岸第16-1-1汚水管渠築造工事(第1工区)		
路線名	県道 川越・新座線外		
工事箇所	富士見市大字下南畑地内外		
図面名	付帯工平面図		
縮尺	1:250	図面番号	34/34
富士見市建設部下水道課			