

見積参考資料

工 事 名

安来木次線（切川2工区）総合交付金（改築）工事 第6期

道川港名

安来木次線

施工位置

安来市 飯島町～安来町 地内

記 事

「見積参考資料」「積算用参考図」は、積算数量及び任意仮設の積算内容

を示したもので、これらの資料は、「設計図書」とはならない。

よって、工事目的物を完成させるための一切の手段については、請負

者の責任において定めるものとする。

見積資材単価等一覧表

安来木次線(切川2工区)総合交付金(改築)工事 第6期

名称		規 格	単位	数量	単価	
	購入土		m3	1		3,000
	鉄筋工(ジョイントバー)	D29×1000 VP40×490	本	1		3,905
	透水マット	厚30×幅400mm	m	1		4,300
	防水シート	ハynesシートSS32	m2	1		3,570
	プライマー	ハynesゾール土木用	L	1		1,560
	保護ボード	目地版 t=10mm	L	1		5,020
	スリーブ管	φ 50	m	1		810
	スリーブ管	φ 200	m	1		5,295
	止水版	センターバルブ型 300×7mm	m	1		2,570
	排水管	φ 200用90° エルボ	個	1		26,700
	ステンレス鋼管	SUS304 L=950mm,両側フランジ	m	1		572,500
	ダクトイル鋳鉄管	呼び径300mm L=500mm,片側フランジ	本	1		80,920
	ダクトイル鋳鉄異形管	呼び径300mm, 曲管(90°)、L=978mm,両側フランジ	本	1		177,840
	ダクトイル鋳鉄管	呼び径600mm×長さ6m、NS形	本	1		499,000
	パイプ切削切断機	NS形	日	1		1,540
	ラフテレーンクレーン	油圧伸縮ジブ型・吊上能力25t吊	時間	1		9,370
	非加硫ブチルゴム系止水板	t20mm×W50mm、管廻りRタイプ	m	1		2,700
	ゴム製伸縮可とう管	低圧用、常用圧力0.33MPa、偏心量100mm	個	1		288,000
	ダクトイル鋳鉄異形管(NS形)	継ぎ輪、呼び径600mm	個	1		417,000
	国土交通省型樹蓋	[GC-B500-L800]	枚	1		43,200
	鋳鉄製マンホールふた	MHB600	組	1		19,450
	プレキャスト集水樹	300×300×500	基	1		8,080
	プレキャスト集水樹 コンクリート蓋	300×300用	枚	1		1,460
	膨張性止水ゴム	アデカウルトラシール同等品	m	1		1,200
	ゴムアスファルト塗膜材		kg	1		12,000
	酸素		m3	1		3,000
	溶解アセチレン		kg	1		5,000
	モルタル	配合1:3	m3	1		28,040
	鋼製山留材 賃料	部品 不足分弁償金	t	1		120
	(損料)溝形鋼	c-150*75*6.5*10	t	1		35,100
	H型鋼	修理費及び損耗費 H-300	t	1		6,315
	(賃料)H型鋼	H-300 不足分弁償金	t	1		104,000

上段：既定

下段：変更

安来木次線(切川2工区)総合交付金(改築)工事 第6期【実施】

費目・工種・種別・細別	施工名称	規 格	単位	計算数量	設計数量	備 考
本工事費						
道路改良						
道路土工						
路体盛土工						
路体(築堤)盛土						
	路体(築堤)盛土	施工幅員2.5m以上4.0m未満	m3	1,135.8	1,100	歩道盛土
土砂等運搬						
	購入土	土砂	m3	1,262	1,260	V=1135.8/0.9=1262.0m3
	積込(ルーズ)	土砂	m3	1,262	1,300	V=1135.8/0.9=1262.0m3
	土砂等運搬	標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む) L=21.5km	m3	1,262	1,260	
擁壁工						
作業土工						
床掘り(掘削)			式	1	1	
	掘削	軟岩 オープンカット 障害有り 5,000m3未満	m3	152.9	150	
床掘り			式	1	1	
	床掘り	土砂 標準 切梁腹起式 障害無し	m3	1,792.8	1,800	領域A
	床掘り	土砂 標準 切梁腹起式 障害有り	m3	2,246.3	2,200	領域B
	床掘り	土砂 標準、掘削深5m超20m以下 切梁腹起式 障害有り	m3	2,683.8	2,700	領域C
埋戻し			式	1	1	
	積込(ルーズ)	土砂 土量50,000m3以下	m3	304.8	300	V=276.1/0.9=306.8 仮置場→現場 U6部
	土砂等運搬	標準・土砂(岩塊・玉石混り土含む) 距離L=0.1km	m3	304.8	300	V=276.1/0.9=306.8 仮置場→現場 U6部
	埋戻し	最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	274.3	270	
基面整正						
	基面整正		m2	757.4	757	
掘削補助機械搬入搬出						
掘削補助機械搬入搬出作業			回	1.0	1	
土砂等運搬						
	土砂等運搬	標準・土砂(岩塊・玉石混り土含む) L=0.1km	m3	304.8	300	現場→仮置き場 土工配分表より

上段：既定

下段：変更

安来木次線(切川2工区)総合交付金(改築)工事 第6期【実施】

費目・工種・種別・細別	施工名称	規 格	単位	計算数量	設計数量	備 考
	土砂等運搬	標準・土砂(岩塊・玉石混り土含む) L=11.7km	m3	6,261.6	6,260	現場→西母里再生土受入場 土工配分表より
	残土受入地での処理		m3	6,261.6	6,300	
場所打擁壁工						
均しコンクリート						
	コンクリート	無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB コンクリートポンプ車打設	m3	227.2	227	t=30cm
	型枠	一般型枠 均しコンクリート	m2	15.6	16	
コンクリート						
	コンクリート(場所打擁壁)	24-12-25(20)BB 一般養生	m3	1,905.4	1,905	U6~U8
	コンクリート	無筋・鉄筋構造物 24-12-25(20)BB コンクリートポンプ車打設、間詰コンクリート	m3	204	204	間詰コンクリート
	履歴板	145×215×1.2 1~2枚	枚	1.0	1	
鉄筋						
	鉄筋工	SD345_D13 一般構造物, [規]10t以上	t	0.030	0.03	34.778-34.748
	鉄筋工	SD345_D16~D25 一般構造物, [規]10t以上	t	0.032	0.03	65.166-65.134
	鉄筋工	SD345_D35 一般構造物, [規]10t以上	t	0.065	0.07	82.183-82.118
	鉄筋工(加工・組立【手間のみ】)	SD345_D13 一般構造物, [規]10t以上	t	34.748	34.75	施工手間のみ
	鉄筋工(加工・組立【手間のみ】)	SD345_D16~D25 一般構造物, [規]10t以上	t	65.134	65.13	施工手間のみ
	鉄筋工(加工・組立【手間のみ】)	SD345_D35 一般構造物, [規]10t以上	t	82.118	82.12	施工手間のみ
	ガス圧接工	手動(半自動)・自動_D35+D35 [規]100箇所以上	箇所	1,046.0	1,046	
鉄筋(支給品)						
	現場発生品及び支給品積込み・荷卸	クレーン装置付BT4~4.5t積2.9t吊 L=13.0km	t	182	182	34.748+65.134+82.118
	現場発生品及び支給品運搬	クレーン装置付BT4~4.5t積2.9t吊 L=13.0km	t	182	182	
	鉄筋工(支給品)	SD345_D13、D16~D25、D35	式	1	1	材料費
型枠<単位:m2>						
	型枠	一般型枠 鉄筋・無筋構造物	m2	1,684.5	1,680	
	型枠	一般型枠 鉄筋・無筋構造物	m2	18.4	18	間詰コンクリート
足場<単位:掛m2>						
	手摺先行型枠組・単管・単管傾斜足場	手摺先行型枠組足場	掛m2	1,402.0	1,400	H≤30m

上段：既定

下段：変更

安来木次線(切川2工区)総合交付金(改築)工事 第6期【実施】

費目・工種・種別・細別	施工名称	規 格	単位	計算数量	設計数量	備 考
目地板						
	目地板	瀝青繊維質目地板t=20mm	m2	130.8	131	
	鉄筋工 (ジョイントバー)	D29×1000 VP40×490 一般構造物, [規]10t以上	本	151.0	151	W=0.761t
	鉄筋工 (加工・組立【手間のみ】)	SD345_D13 一般構造物, [規]10t以上	t	0.549	0.55	
	現場発生品及び支給品積込み・荷卸し	クレーン装置付BT4～4.5t積2.9t吊 L=13.0km	t	0.549	0.55	
	現場発生品及び支給品運搬	クレーン装置付BT4～4.5t積2.9t吊 L=13.0km	t	0.549	0.55	
	鉄筋 (支給品)	SD345_D13	式	1	1	材料費
止水板						
	止水板	CF200×5	m	46.0	46	伸縮接手 I型 止水板B
	止水板	止水板(各種)	m	45.2	45	伸縮接手 III型 止水板C CF 300*7
水抜パイプ						
	硬質塩化ビニル管	VP φ75 89×5.5mm	m	8.4	8	2.4+6.0
透水マット						
	透水マット設置工	B=400	m	87.6	88	
防水工						
防水						
	防水工	先防水 底版部	m2	751.7	752	
	防水工	先防水 側面部	m2	692.3	692	
	防水工	後防水 側面部、平面部、躯体部 (U8)	m2	9.8	10	
防水層保護工						
	防水層保護工	先防水 底版部 (t=30mm)	m2	751.7	752	
	防水層保護工	後防水 側面部 (t=15mm)、平面部 (t=30mm)、躯体部 (U8)	m2	9.8	10	
貧配合モルタル充填						
	貧配合モルタル充填	先防水 側面部	m3	100.1	100	
スリーブ管設置工						
スリーブ管設置工						
	スリーブ管設置工	φ50	m	0.4	0.4	
	スリーブ管設置工	φ200	m	2.4	2	

上段：既定

下段：変更

安来木次線(切川2工区)総合交付金(改築)工事 第6期【実施】

費目・工種・種別・細別	施工名称	規 格	単位	計算数量	設計数量	備 考
機場本体工						
作業土工						
床掘り			式	1	1	
	床掘り	土砂 標準 切梁腹起式 障害無し	m3	167.4	170	領域A
	床掘り	土砂 標準 切梁腹起式 障害有り	m3	201.3	200	領域B
	床掘り	土砂 掘削深さ5m超20m以下 切梁腹起式 障害有り	m3	359.3	360	領域C
埋戻し			式	1	1	
	積込(ルーズ)	土砂 土量50,000m3以下	m3	309.4	310	V=278.5/0.9=309.4
	土砂等運搬	標準・土砂(岩塊・玉石混り土含む) 距離L=0.1km	m3	309.4	310	工区内仮置き場より
	埋戻し	最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	278.5	280	
基面整正						
	基面整正		m2	73.7	74	
土砂等運搬						
	土砂等運搬	標準・土砂(岩塊・玉石混り土含む) 距離L=0.1km	m3	309.4	310	現場→仮置き場 土工配分表より
	土砂等運搬	標準・土砂(岩塊・玉石混り土含む) 距離L=11.7km	m3	728.0	730	現場→西母里再生土受入場 土工配分表より
	残土受入地での処理		m3	728.0	730	
本体工						
均しコンクリート						
	コンクリート	無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB コンクリートポンプ車打設	m3	22.1	22	t=30cm
コンクリート						
	コンクリート (場所打擁壁)	24-12-25(20)BB 一般養生	m3	176.0	176	躯体コンクリート
	コンクリート (場所打擁壁)	18-8-40BB 一般養生	m3	1.9	2	嵩上コンクリート
	コンクリート	18-8-40BB 一般養生	m3	2.5	3	充填コンクリート
	コンクリート	無筋・鉄筋構造物 24-12-25(20)BB コンクリートポンプ車打設	m3	52.2	52	間詰コンクリート
鉄筋						
	鉄筋工	SD345_D13 一般構造物, [規]10t以上	t	0.013	0.01	4.548-4.535
	鉄筋工	SD345_D16~D25 一般構造物, [規]10t以上	t	0.034	0.03	8.664-8.630
	鉄筋工(加工・組立【手間のみ】)	SD345_D13 一般構造物, [規]10t以上	t	4.54	4.54	施工手間のみ
	鉄筋工(加工・組立【手間のみ】)	SD345_D16~D25 一般構造物, [規]10t以上	t	8.63	8.63	施工手間のみ
	鉄筋工	SD295_D10 一般構造物, [規]10t以上	t	0.056	0.06	

上段：既定

下段：変更

安来木次線(切川2工区)総合交付金(改築)工事 第6期【実施】

費目・工種・種別・細別	施工名称	規 格	単位	計算数量	設計数量	備 考
	鉄筋工	SD295_D13 一般構造物, [規]10t以上	t	0. 027	0. 03	
鉄筋(支給品)						
	現場発生品及び支給品積込み・荷卸し	クレーン装置付BT4～4.5t積2.9t吊	t	13. 165	13. 17	
	現場発生品及び支給品運搬	クレーン装置付BT4～4.5t積2.9t吊 L=13.0km	t	13. 165	13. 17	
	鉄筋工(支給品)	SD345_D13、D16～D25	式	1	1	材料費
型枠<単位：m2>						
	型枠	一般型枠 鉄筋・無筋構造物	m2	457. 1	460	
	型枠	一般型枠 鉄筋・無筋構造物	m2	0. 9	1	
	型枠	一般型枠 鉄筋・無筋構造物	m2	5. 9	6	間詰コンクリート
足場<単位：掛m2>						
	手摺先行型枠組・単管	手摺先行型枠組足場	掛m2	152. 7	150	H≦30m
支保						
	支保工	パイプサポート支保 f<=40(t<=120)	空m3	67. 4	70	
	支保工	くさび結合支保 f<=40(t<=120)	空m3	106. 4	110	
防水工						
防水						
	防水工	先防水 底版部	m2	39. 9	40	
	防水工	先防水 側面部	m2	180. 4	180	
	防水工	後防水 側面部、平面部	m2	68. 6	69	
防水層保護工						
	防水層保護工	先防水 底版部(t=30mm)	m2	39. 9	40	
	防水層保護工	後防水 側面部(t=15mm)	m2	68. 6	69	
貧配合モルタル充填						
	貧配合モルタル充填	先防水 側面部	m3	23. 7	24	
排水構造物工						
管渠工						
ヒューム管(B形管)						
	ヒューム管(B形管)	据付 管径350mm 固定基礎無し 外圧管1種	m	4. 3	4	ポンプ室 砂基礎120° 巻き

上段：既定

下段：変更

安来木次線(切川2工区)総合交付金(改築)工事 第6期【実施】

費目・工種・種別・細別	施工名称	規 格	単位	計算数量	設計数量	備 考
暗渠排水管						
	暗渠排水管	据付 直管 200～400mm 硬質ポリ塩化ビニル管 VP 呼び径200mm	m	15.4	15	U6, U7 VP φ200mm
暗渠排水管	呼び径200mm用曲管 (90° エルボ)	硬質ポリ塩化ビニル管 VP 材料費	個	8.0	8	U6, U7
鉄筋コンクリート台付管						
	鉄筋コンクリート台付管	据付 管径600mm 台付鉄筋コンクリート管(重圧管)	m	5.7	6	U7
ステンレス鋼管						
	ステンレス管布設工	呼び径300mm 施工費	m	1.0	1	ポンプ室
	ステンレス鋼管	SUS304 L=950mm, 両側フランジ 材料費	本	1.0	1	
铸铁管						
	铸铁管布設工	呼径300mm 施工費	m	1.5	2	ポンプ室 0.5+0.978
	ダクトイル铸铁管	呼び径300mm L=500mm, 片側フランジ 材料費	本	1	1	
	ダクトイル铸铁異形管	呼び径300mm, 曲管(90°) L=978mm, 両側フランジ 材料費	本	1	1	
铸铁管						
	铸铁管布設工	呼径600mm 施工費	m	10.3	10	U7
	铸铁管切断	NS形, 呼び径600mm 施工費	口	3.0	3	U7
	管廻り防水工	呼び径600mm 施工費	箇所	3.0	3	U7
	ダクトイル铸铁管	呼び径600mm×長さ6m、NS形 材料費	本	2.0	2	U7
伸縮可とう継手(管)						
	伸縮可とう管設置	呼び径300mm、F×F 施工費	基	1.0	1	ポンプ室
	ゴム製伸縮可とう管	低圧用、常用圧力0.33MPa、偏心率100mm 材料費	個	1.0	1	ポンプ室
継手類						
	铸铁管継手接合	NS形 呼び径600mm 施工費	口	4.0	4	U7
	铸铁管継手接合	NS形 呼び径600mm ライナ管含む 施工費	口	1.0	1	U7
	ダクトイル铸铁異形管 (NS形)	継ぎ輪、呼び径600mm 材料費	個	2.0	2	U7
	フランジ継手	呼び径300mm 7.5K 施工費	口	3.0	3	U7
集水樹・マンホール工						
現場打ち集水樹						
	現場打ち集水樹・ 街渠樹(本体)	18-8-40BB 0.49m3を超え0.52m3以下	箇所	2.0	2	基礎コン・基礎砕石無し V=0.497m3
	蓋版	国土交通省型樹蓋 GC-B500-L800[630×460]	組	2.0	2	蓋版(各種)40≧重量

上段：既定

下段：変更

安来木次線(切川2工区)総合交付金(改築)工事 第6期【実施】

費目・工種・種別・細別	施工名称	規 格	単位	計算数量	設計数量	備 考
	現場打ち集水桝・ 街渠桝(本体)	18-8-40BB 1.03m3を超え1.09m3以下	箇所	1.0	1	V=1.038m3
	マンホール蓋据付工	MHB600 施工費	箇所	1.0	1	
	鋳鉄製マンホールふた	材料費 MHB600	組	1.0	1	
プレキャスト集水桝 300×300×360						
	プレキャスト集水桝	据付 基礎碎石有り 製品質量(kg/基)50kg以上80kg以下	基	4.0	4	
	プレキャスト集水桝	300×300×500	基	4.0	4	
	プレキャスト集水桝 コンクリート蓋	300×300用	枚	4.0	4	蓋版(各種)40≧重量
仮設工						
路面覆工						
	敷鉄板賃料	1回使用 供用日数107日	枚	8.0	8	ポンプ室施工日数分
	敷鉄板設置	22×1524×3048,802kg/枚	m2	37.2	37	
	敷鉄板撤去		m2	37.2	37	
	覆工板・覆工板受桁設置工・撤去工	面積700m2以下	m2	84.0	84	
	覆工板・覆工板受桁及び桁受賃料	1回使用 供用日数107日	t	27.4	27	ポンプ室施工日数分
	覆工板・覆工板受桁撤去工		m2	84.0	84	
土留・仮締切工						
H鋼杭						
H形鋼打込工 (アースオーガによる)	H300(φ450mm)	H形鋼長 8.5m 改良体掘削深 1.8m	本	1.0	1	U9:1本
H形鋼打込工 (アースオーガによる)	H300(φ450mm)	H形鋼長 9.0m 改良体掘削深 2.3m	本	1.0	1	U9:1本
H形鋼打込工 (アースオーガによる)	H300(φ450mm)	H形鋼長 9.0m 改良体掘削深 1.8m	本	1.0	1	U9:1本
H形鋼打込工 (アースオーガによる)	H300(φ450mm)	H形鋼長 9.5m 改良体掘削深 2.3m	本	1.0	1	U9:1本
H形鋼打込工 (アースオーガによる)	H300(φ450mm)	H形鋼長 9.5m 改良体掘削深 1.77m	本	2.0	2	U8:2本
H形鋼打込工 (アースオーガによる)	H300(φ450mm)	H形鋼長10.0m 改良体掘削深 1.97m	本	3.0	3	U8:3本
H形鋼打込工 (アースオーガによる)	H300(φ450mm)	H形鋼長10.0m 改良体掘削深 1.633m	本	3.0	3	U6:1本, U7:2本
H形鋼打込工 (アースオーガによる)	H300(φ450mm)	H形鋼長10.0m 改良体掘削深 1.632m	本	4.0	4	U6:1本, U7:3本
ガス切断	H鋼杭		箇所	12.0	12	U9部は切断しない L=78.5m

上段：既定

下段：変更

安来木次線(切川2工区)総合交付金(改築)工事 第6期【実施】

費目・工種・種別・細別	施工名称	規 格	単位	計算数量	設計数量	備 考
中間杭防水工	H形鋼H300		箇所	12.0	12	
H形鋼(撤去部分)	1本もののうち、 一部を撤去しない場合	撤去部分がスクラップ長 以上の場合 U6ブロック	t	1.2	1	
H形鋼(未撤去部分)	1本もののうち、 一部を撤去しない場合	撤去部分がスクラップ長 以上の場合 U7ブロック	t	3.1	3	
H形鋼(未撤去部分)	1本もののうち、 一部を撤去しない場合	撤去部分がスクラップ長 以上の場合 U8ブロック	t	3.0	3	
モルタル	配合1:3		m3	5.0	5	
切梁・腹起し						
切梁・腹起し設置,撤去	設置		t	183.9	184	
鋼製山留材質料	1回使用	供用日数133日 U6ブロック (一段目)	t	8.9	9	
鋼製山留材質料	1回使用	供用日数64日 U6ブロック (二段目)	t	8.4	8	
(損料)溝形鋼	C-150×75×6.5×10	1年未満 U6ブロック	t	0.4	0.4	
鋼製山留材質料	1回使用	供用日数198日 U7ブロック (一段目)	t	20.6	21	
鋼製山留材質料	1回使用	供用日数132日 U7ブロック (二段目)	t	22.4	22	
(損料)溝形鋼	C-150×75×6.5×10	1年未満 U7ブロック	t	1.1	1	
鋼製山留材質料	1回使用	供用日数271日 U8ブロック (一段目)	t	20.6	21	
鋼製山留材質料	1回使用	供用日数196日 U8ブロック (二段目)	t	22.3	22	
(損料)溝形鋼	C-150×75×6.5×10	1年未満 U8ブロック	t	1.1	1	
鋼製山留材質料	1回使用	供用日数290日 U9ブロック (一段目)	t	16.7	17	
鋼製山留材質料	1回使用	供用日数255日 U9ブロック (二段目)	t	9.6	10	
(損料)溝形鋼	C-150×75×6.5×10	1年未満 U9ブロック	t	0.7	1	
鋼製山留材質料	1回使用	供用日数84日 U7ピット (一段目)	t	14.2	14	
鋼製山留材質料	1回使用	供用日数50日 U7ピット (二段目)	t	14.2	14	
鋼製山留材質料	1回使用	供用日数18日 U7ピット (三段目)	t	14.2	14	
鋼製山留材質料	1回使用	供用日数42日 U7ピット (盛替一段目)	t	4.2	4	
鋼製山留材質料	1回使用	供用日数16日 U7ピット (盛替二段目)	t	4.2	4	
切梁・腹起し設置,撤去			t	183.9	184	
盛替コンクリート						
コンクリート	無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB	コンクリートポンプ車打設	m3	18.6	19	U7ピット

上段：既定

下段：変更

安来木次線(切川2工区)総合交付金(改築)工事 第6期【実施】

費目・工種・種別・細別	施工名称	規 格	単位	計算数量	設計数量	備 考
水替工						
ポンプ排水						
排水ポンプ設置撤去			箇所	1.0	1	
ポンプ運転	排水量_0以上120未満 作業時排水		日	158.0	158	
ポンプ運転	排水量_0以上120未満 常時排水		日	32.0	32	
汚濁防止工						
濁水処理設備						
掘削	土砂 オープン 押土・障害無		m3	37.5	40	
大型土のう設置 (再設置含む)	作業半径_6m以下 -3m≤H≤2m		袋	3.0	3	
大型土のう撤去	作業半径_6m以下 -3m≤H≤2m		袋	3.0	3	
吸出し防止材(全面)設置	合繊不織布t=10mm		m2	14.0	14	
積込(ルーズ)	沈砂池埋戻し		m3	37.5	40	
交通管理工						
交通誘導員						
交通誘導警備員B			人	64.0	64	
運搬費						
重建設機械分解組立費						
重建設機械分解組立工	バックホウ系 山積1.0m3以上山積1.4m3以下		回	1.0	1	
仮設材運搬費						
仮設材等(鋼矢板,H鋼, 覆工板,敷鉄板等)運搬	運搬距離 119km 往路	製品長 12m以内 H型鋼	式	1.0	1	W=14.6t
仮設材等(鋼矢板,H鋼, 覆工板,敷鉄板等)運搬	運搬距離 119km 復路	製品長 12m以内 H型鋼(未撤去部分を除く)	式	1.0	1	W=7.3t
仮設材等(鋼矢板,H鋼, 覆工板,敷鉄板等)運搬	運搬距離 119km 往復	製品長 12m以内 鋼製山留材	式	1.0	1	W=174.9t
仮設材等(鋼矢板,H鋼, 覆工板,敷鉄板等)運搬	運搬距離 119km 往復	製品長 12m以内 覆工板	式	1.0	1	W=27.4t
仮設材等(鋼矢板,H鋼, 覆工板,敷鉄板等)運搬	運搬距離 2.4km 往復	製品長 12m以内 敷鉄板	式	1.0	1	W=6.4t
安全費						
木製安全施設						
木製工事用表示板(外枠)	供用日360～720日		台	2.0	2	
木製工事用看板(外枠)	供用日360～720日		台	5.0	5	
木製工事用バリケード	供用日360～720日		台	10.0	10	

道路土工数量計算

1. 道路土工数量集計表

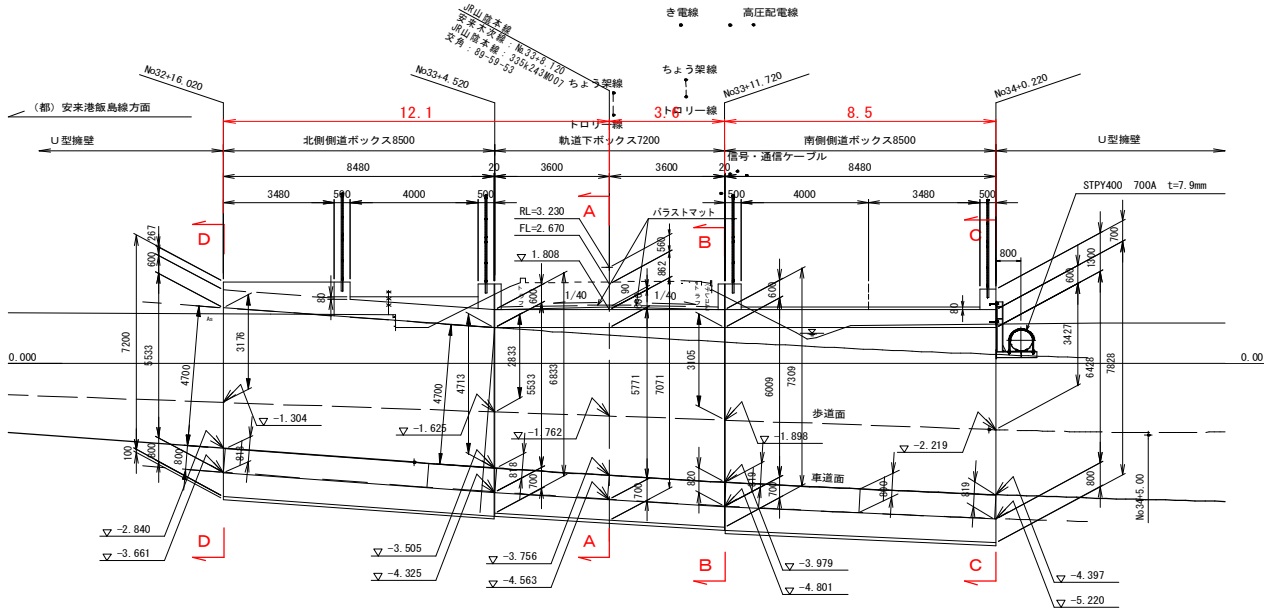
[illegible]

道路土工数量計算書

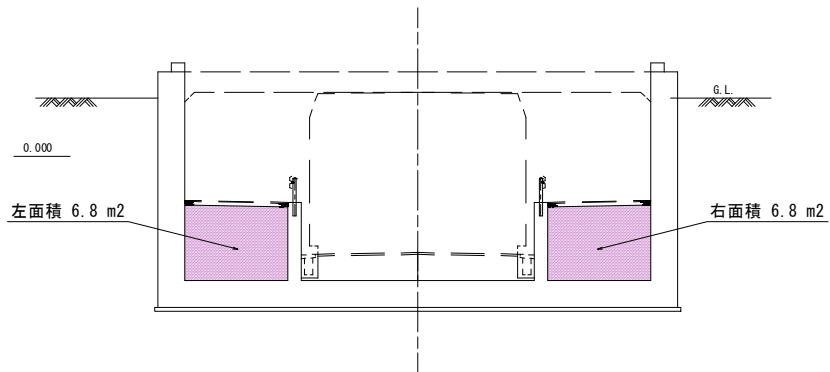
[illegible]

○JRボックス

側面図

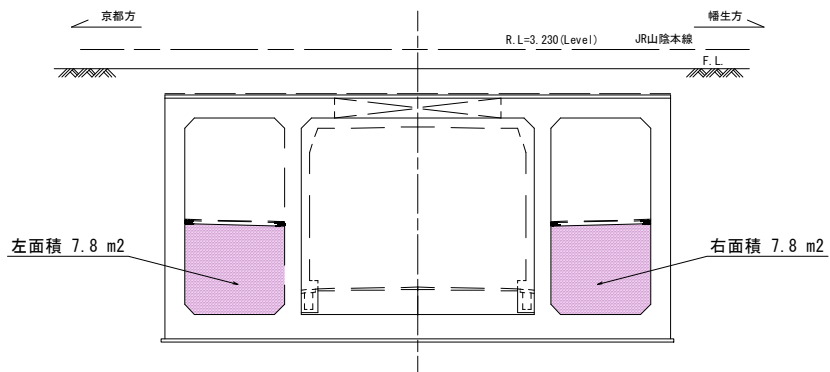


断面 D-D



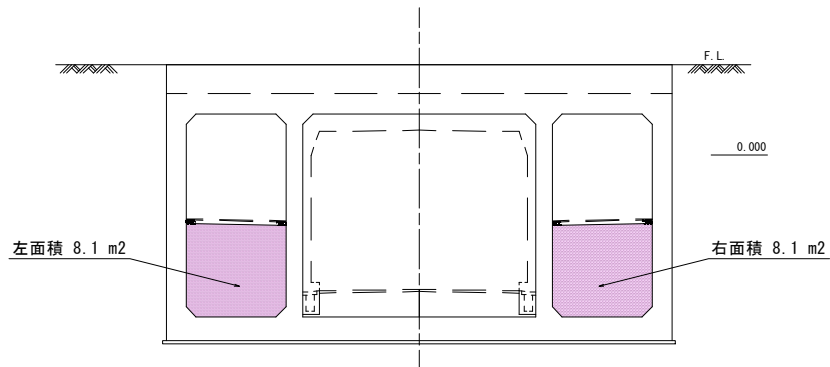
断面 A-A

(軌道下断面)

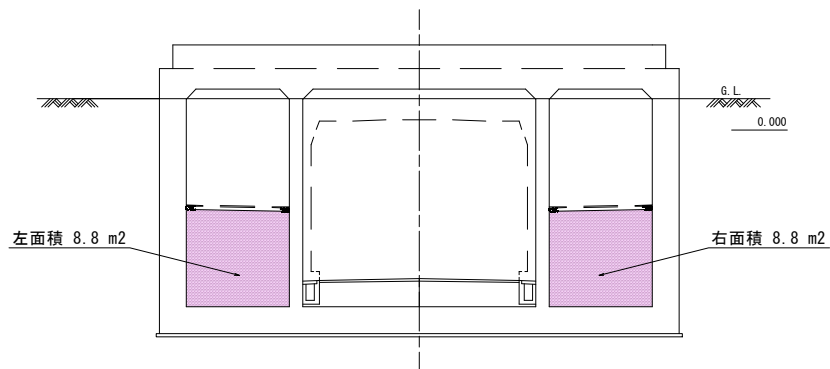


※面積はプラニメータに依る

断面B-B



断面C-C



※面積はプランメータに依る

OU6ブロック

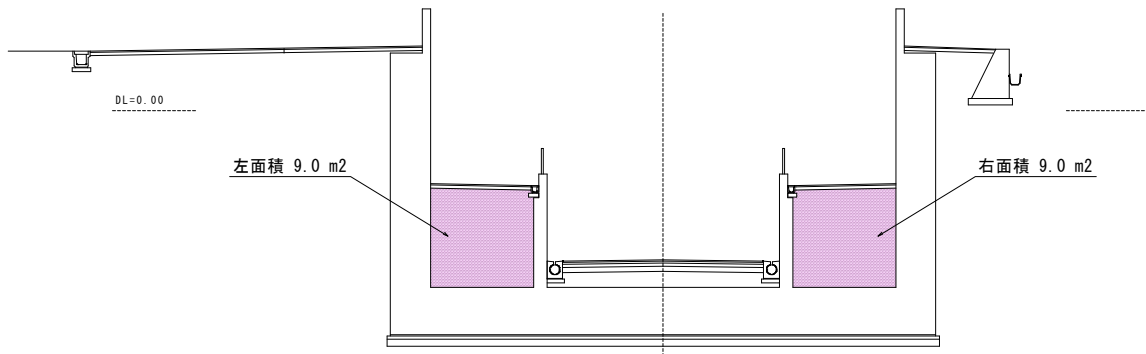
U6ブロック

(起点側)

NO. 34+0.22

GH=0.91

FH=-4.397



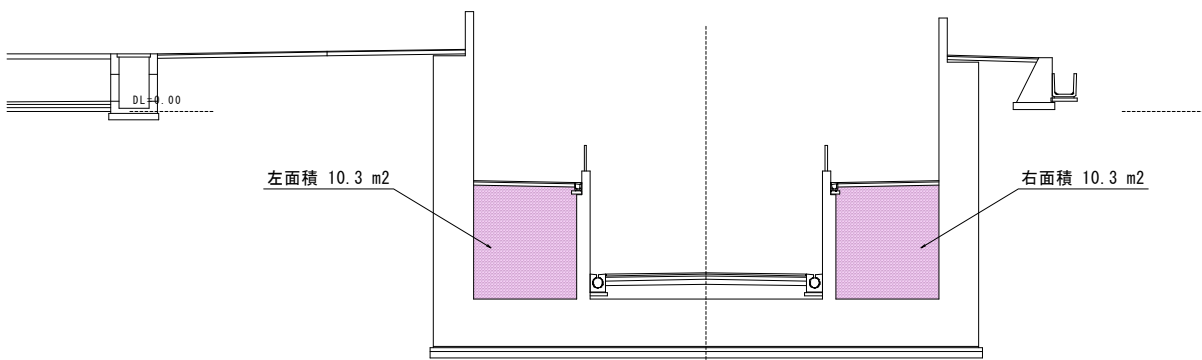
U6ブロック

(終点側)

NO. 34+14.00

GH=0.91

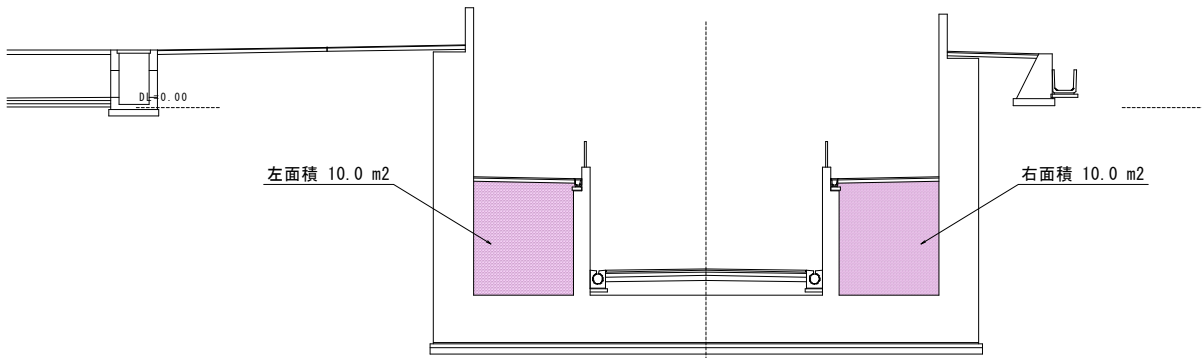
FH=-4.749



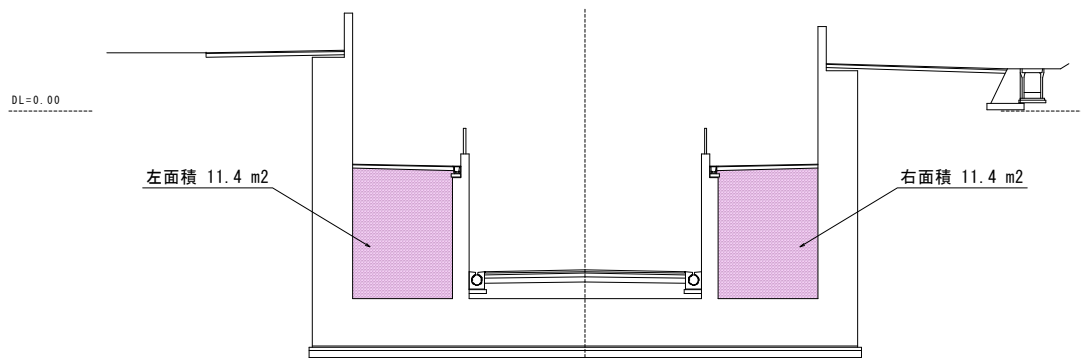
※面積はプラニメータに依る

OU7ブロック

U7ブロック
(起点側)
NO. 34+14.00
GH=0.91
FH=-4.749



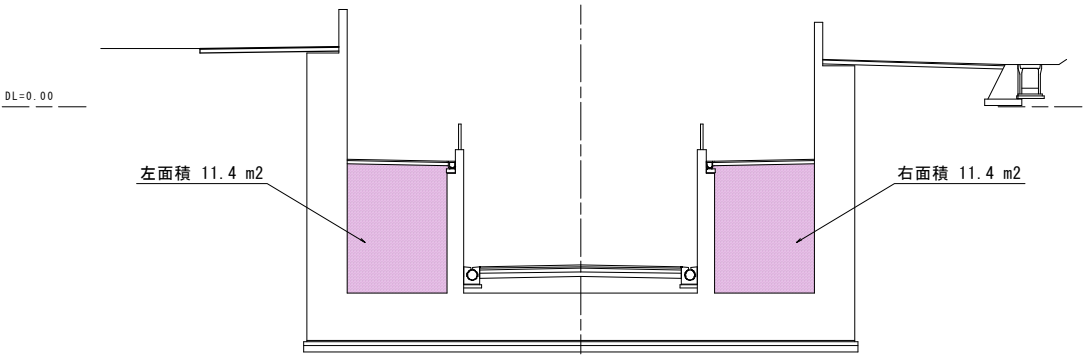
U7ブロック
(終点側)
NO. 35+9.00
GH=1.40
FH=-4.672



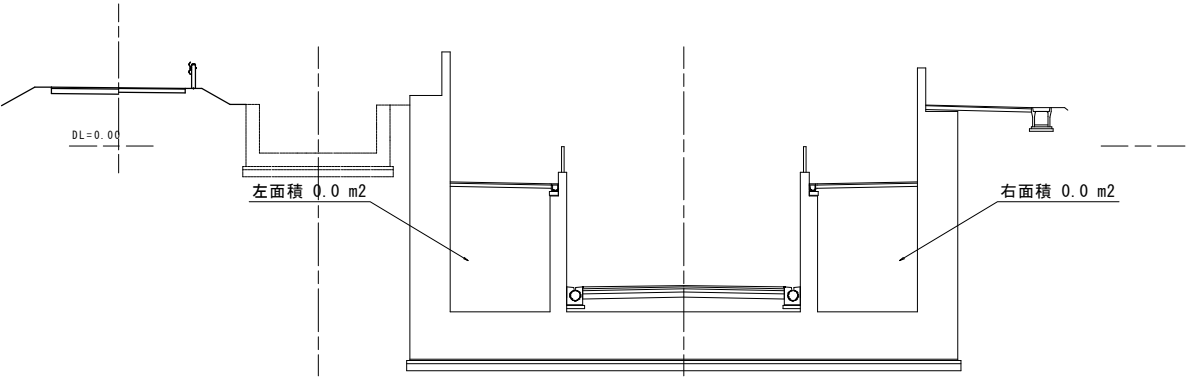
※面積はプラニメータに依る

○U8ブロック

U8ブロック
(起 点 側)
N0. 35+9. 00
GH=1. 40
FH=-4. 672



U8ブロック
(終 点 側)
N0. 36+4. 00
GH=1. 06
FH=-4. 117



※面積はプラニメータに依る

擁壁工数量計算

(NO.34+0.220 ~ NO.36+4.000)

1. U型擁壁工数量集計表(U6～U8擁壁)

工 種	種 別	細 別	規格・区分	単 位	U 6擁壁	U 7擁壁	U 8擁壁	U9擁壁	計	摘 要
(現場打) U型擁壁工	作業土工	床堀	支保工下1.0mまで A	m ³	98.4	589.1	589.1	516.2	1,792.8	作業土工計算書より
			GL-5.0まで B	m ³	393.6	708.4	708.4	435.9	2,246.3	〃
			GL-5.0以深 C	m ³	746.0	948.4	817.4	172.0	2,683.8	〃
			計	m ³	1238.0	2245.9	2114.9	1124.1	6,722.9	
			改良体掘削	m ³	110.7	----	42.2	----	152.9	〃
		埋戻し	最大幅4.0m以上	m ³	274.3	----	----	----	274.3	〃
		基面整正		m ²	238.4	259.5	259.5	----	757.4	〃
		残土処分		m ³						土工配分表より
	基礎材	再生砕石	RC-40	m ²	----	----	----	----	0.0	
	均しコンクリート	無筋構造物	18-8-40	m ³	71.52	77.85	77.85	----	227.2	t=30cm
	同 型 枠	無筋構造物	均し	m ²	5.19	5.19	5.19	----	15.6	
	コンクリート	鉄筋構造物	24-12-20	m ³	592.9	665.4	647.1	----	1,905.4	
	同 型 枠	鉄筋構造物	一般型枠	m ²	518.4	590.5	575.6	----	1,684.5	
	鉄 筋	SD345	D13	kg	10,883	12,040	11,855	----	34,778	34.778t
			D16～D25	kg	20,039	23,502	21,625	----	65,166	65.166t
			D29～D32	kg	----	----	----	----	0	
			D35	kg	25,779	28,984	27,420	----	82,183	82.183t
			合 計	kg	56,701	64,526	60,900	----	182,127	182.127t
		ガス圧接	D29	箇所	----	----	----	----	0	
			D32	箇所	----	----	----	----	0	
			D35	箇所	327	362	357	----	1,046	
			合 計	箇所	327	362	357	----	1,046	
	足 場 工	枠組足場	H≤30m	掛m ²	425	490	487	----	1,402.0	
	伸縮継目工	目 地 材	t = 20 mm	m ²	42.7	44.0	44.1	----	130.8	
		伸縮継手Ⅰ型	止水板 B	m	14.7	15.8	15.5	----	46.0	
		伸縮継手Ⅲ型	止水板 C	m	14.8	15.2	15.2	----	45.2	
		ジョイントバー	D29	本	49	51	51	----	151	W=0.761t
		鉄筋質量 (SD345)	D13	kg	179	185	185	----	549	
			D16～D25	kg	----	----	----	----	0	
			D29～D32	kg	247	257	257	----	761	
			合 計	kg	426	442	442	----	1,310	
		ビニールパイプ	φ 40 x 500	本	49	51	51	----	151.0	L=151 x 0.5=75.5m
	防水シート	後防水	側 壁	m ²	----	----	9.8	----	9.8	
			底 版	m ²	----	----	----	----	0.0	
			合 計	m ²	0.0	0.0	9.8	----	9.8	
		先防水	側 壁	m ²	218.0	242.8	231.5	----	692.3	
			底 版	m ³	237.1	259.6	255.0	----	751.7	
			合 計	m ³	455.1	502.4	486.5	----	1,444.0	
	仮設付帯工	間詰めコンクリート	24-12-20	m ³	62.4	72.5	69.1	----	204.0	
		型 枠	一般型枠	m ²	9.1	4.8	4.5	----	18.4	
		保護ボード	t = 10 mm	m ²	218.0	242.8	231.4	----	692.2	
		貧配合モルタル	1 : 3	m ³	32.7	35.0	32.4	----	100.1	
	水抜きパイプ	VP φ 75	L=400	本	6.0	----	----	----	6.0	L=0.4 x 6=2.4m
			L=500	本	----	6.0	6.0	----	12.0	L=0.5 x 12=6.0m
	透水マット	B=400		m	27.6	30.0	30.0	----	87.6	
	設備工	スリーブ管	φ 50	m	----	0.4	----	----	0.4	
			φ 200	m	2.4	----	----	----	2.4	

2-1. 本線終点側土工集計表

(1) 掘削

単位 m³

位置	掘削区分					備考
	A 支保工下 1.0mまで	B 砂・粘土	C 砂質土	C 粘性土	C合計	
		GL- -5.0mまで	GL- -5.0m以深	GL- -5.0m以深		
U6(起点部)	0.0	76.3	176.3	0.0	746.0	矢板内側
	0.0	28.4	24.9	0.0		矢板背面
U6	98.4	288.9	544.8	0.0		
U7	589.1	708.4	716.6	231.8	948.4	
U8	589.1	708.4	625.2	192.2	817.4	
U9	516.2	435.9	172.0	0.0	172.0	(すり付け)
U10	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	} 対象外
U11	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
U12	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
U13	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
U14	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
小計	1792.8	2246.3	2259.8	424.0	2683.8	
総合計	6722.9					

(2) 地盤改良撤去

単位 m³

位置	改良撤去	備考
U6	110.7	対象外
U7	0.0	
U8	42.2	
U9	0.0	
U10	0.0	
U11	0.0	
U12	0.0	
U13	0.0	
U14	0.0	
総合計	152.9	

(3) 埋戻し

単位 m³

位置	区分 C	備考
	W2<4.0	
U6(起点部)	274.3	側部
総合計	274.3	

(4) 残土処分

土量配分表参照

2-2. 掘削(床掘) U6～U9(すり付け)数量計算

(1) 床掘り計算

掘削区分A (1段支保工下1.0mまで)

位置	平均幅 m	面積 m2	土量 m3	備考
U6	17.3	5.69	98.4	
U7	17.3	34.05	589.1	
U8	17.3	34.05	589.1	
U9	17.1	30.19	516.2	(すり付け)
			1792.8	

掘削区分B (GL-5.0mまで)

位置	平均幅 m	面積 m2	土量 m3	備考
U6	17.3	16.70	288.9	
U7	17.3	40.95	708.4	
U8	17.3	40.95	708.4	
U9	17.1	25.49	435.9	(すり付け)
			2141.6	

掘削区分C (GL-5.0m以下) 砂質土

位置	平均幅 m	面積 m2	土量 m3	備考
U6	17.3	31.49	544.8	
U7	17.3	41.42	716.6	
U8	17.3	36.14	625.2	
U9	17.1	10.06	172.0	(すり付け)
			2058.6	

掘削区分C (GL-5.0m以下) 粘性土

位置	平均幅 m	面積 m2	土量 m3	備考
U6	17.3	0.00	0.0	
U7	17.3	13.40	231.8	
U8	17.3	11.11	192.2	
U9	17.1	0.00	0.0	(すり付け)
			424.0	

(2)地盤改良箇所撤去 U6～U8

位置	撤去面積 m2	平均幅 m	撤去体積 m3	備考
U6	6.40	17.3	110.7	
U7	0.00	17.3	0.0	
U8	2.44	17.3	42.2	
		合計	152.9	

(3) U6起点部床堀

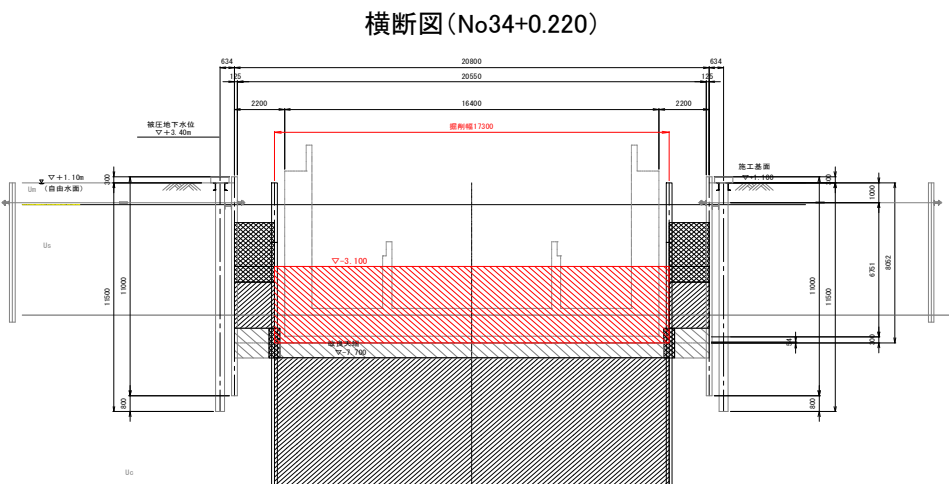
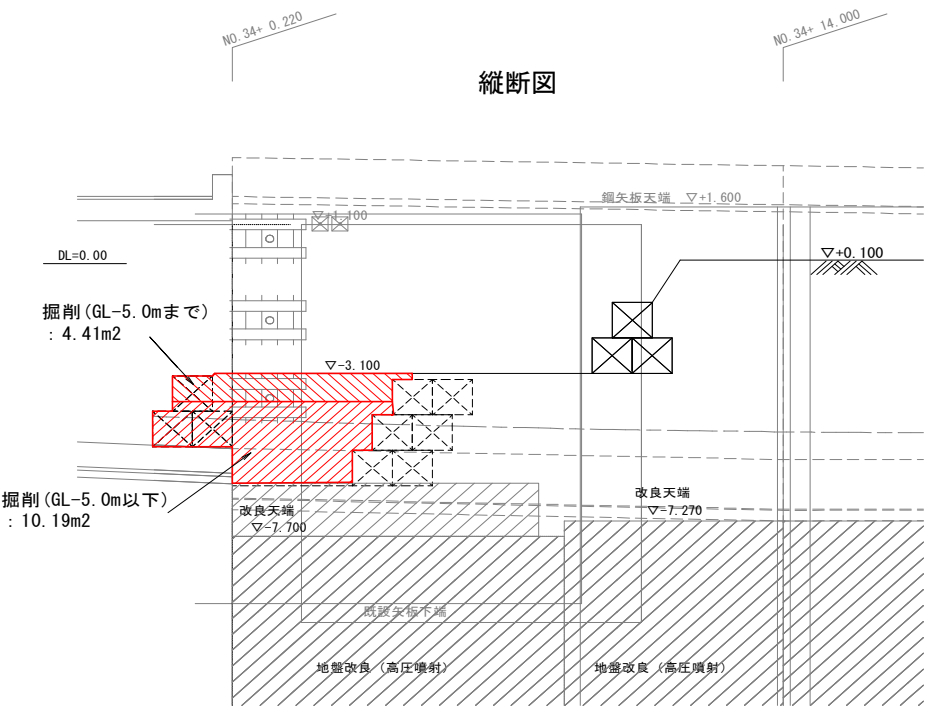
① 床掘り計算(新設鋼矢板内側部)

掘削区分B (GL-5.0mまで)

位置	掘削面積 m2	幅 m	体積 m3	備考
U6起点側	4.41	17.3	76.3	
		合計	76.3	

掘削区分C (GL-5.0m以下)

位置	掘削面積 m2	幅 m	体積 m3	備考
U6起点側	10.19	17.3	176.3	
		合計	176.3	



② 床掘り計算 (新設鋼矢板背面・JRボックス背面部)

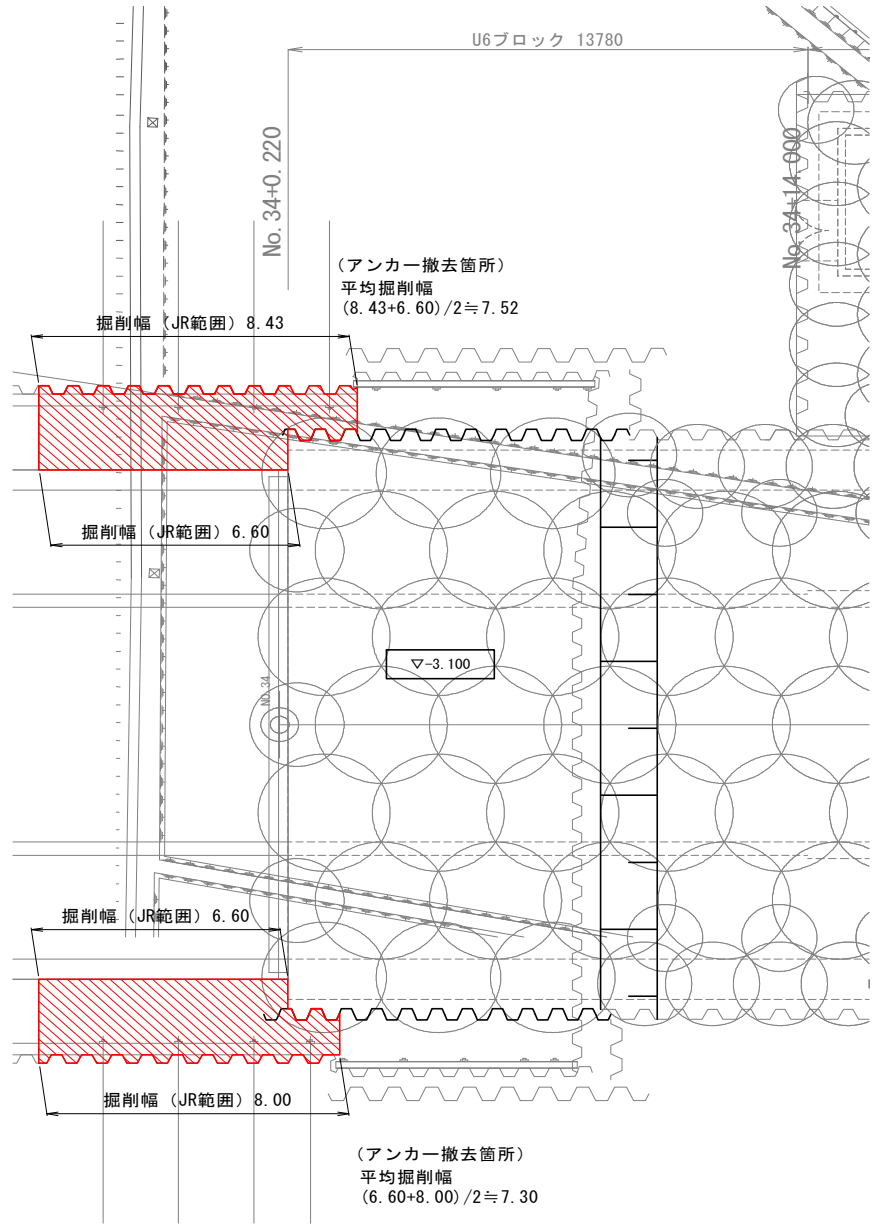
掘削区分B (GL-5.0mまで)

位置	掘削面積 m2	平均幅 m	体積 m3	備考
JR範囲	1.92	7.52	14.4	左側
JR範囲	1.92	7.30	14.0	右側
		合計	28.4	

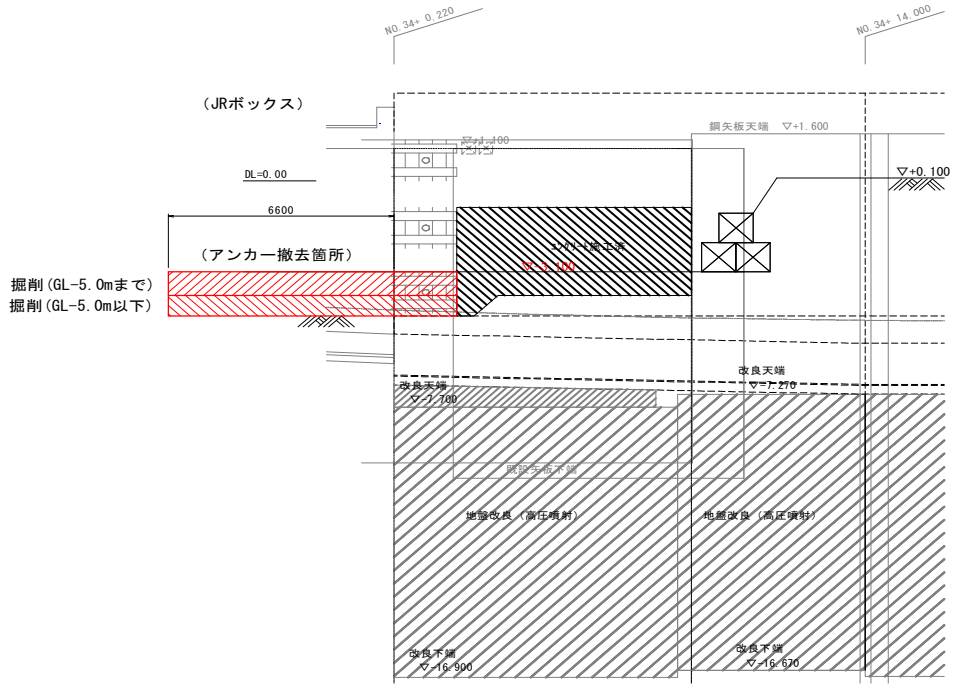
掘削区分C (GL-5.0m以下)

位置	掘削面積 m2	幅 m	体積 m3	備考
JR範囲	1.68	7.52	12.6	左側
JR範囲	1.68	7.30	12.3	右側
		合計	24.9	

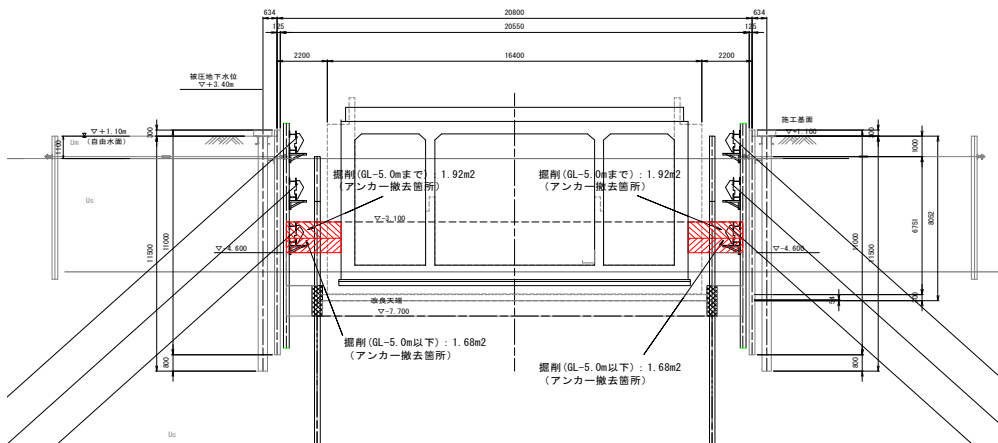
平面図



縦断面



横断図(JR側)

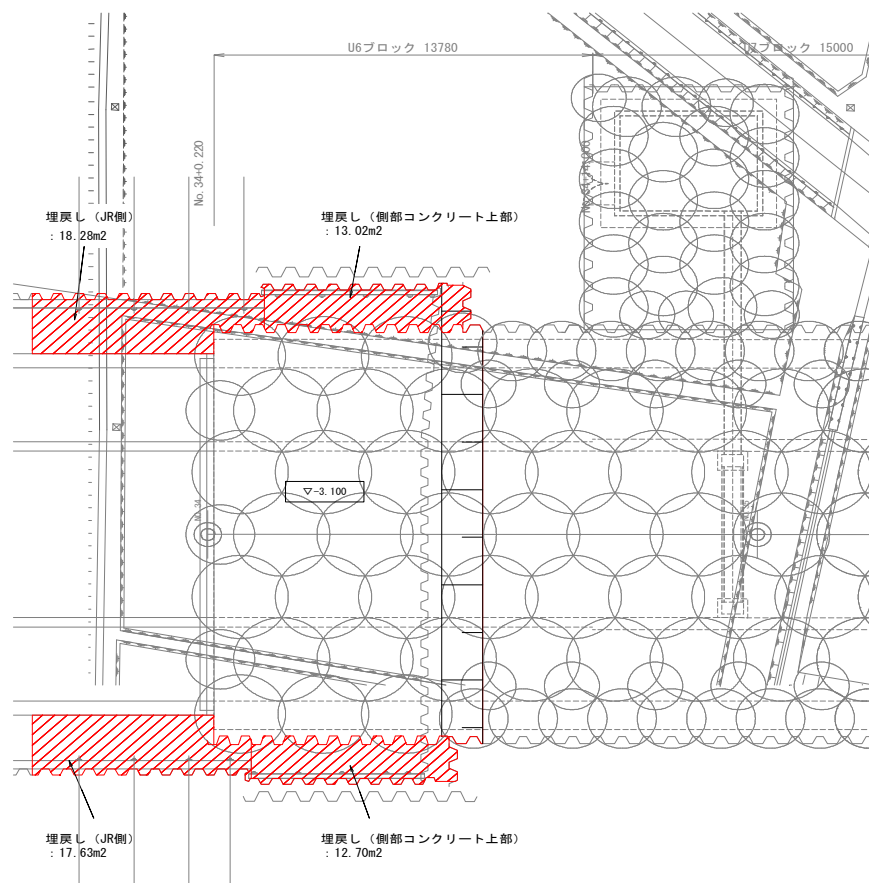


(4)U6起点部 側部埋戻し

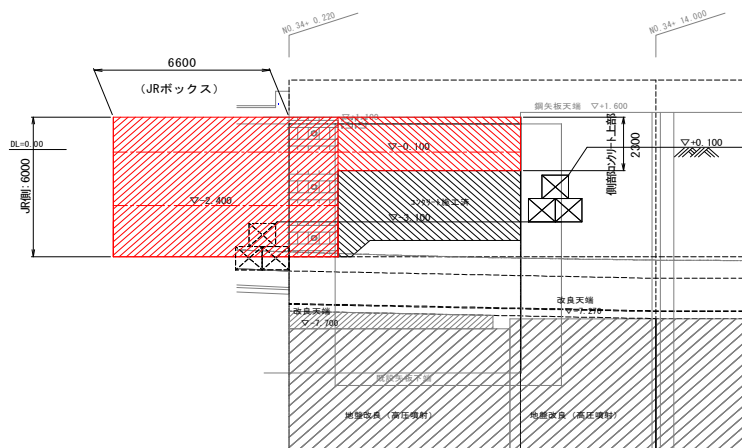
埋戻し種別 C とする

位置	埋戻し面積 m2	幅 m	体積 m3	備考
U6起点側(左側)	13.02	2.3	29.9	側部コンクリート上部分
U6起点側(右側)	12.70	2.3	29.2	側部コンクリート上部分
U6起点側(左側)	18.28	6.0	109.7	JR側
U6起点側(右側)	17.63	6.0	105.8	JR側
		合計	274.6	

平面图

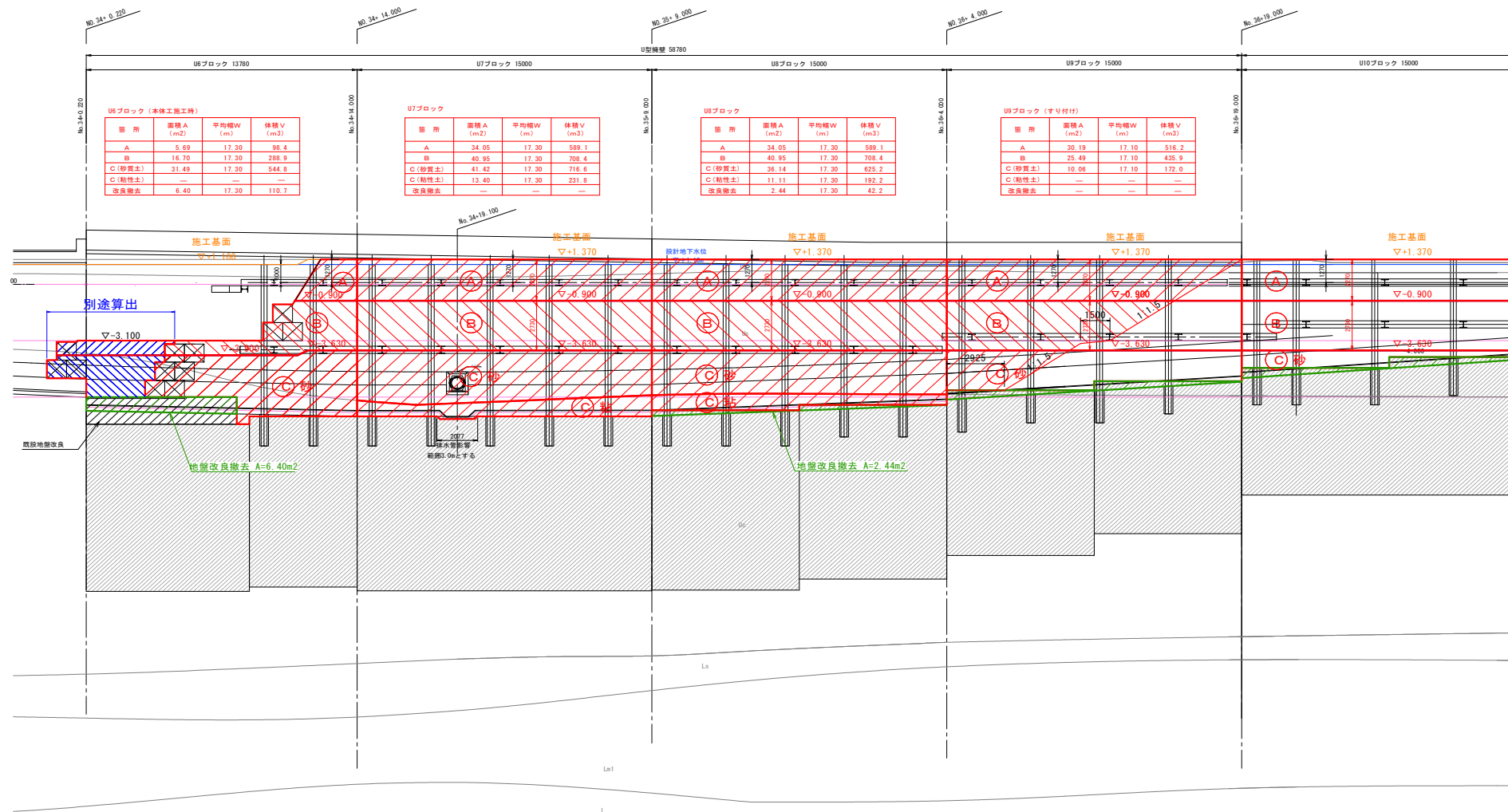


縦断面



(5) 掘削面積図

土工数量縦断図 (1) S=1:100



2.3 均しコンクリート

(1) コンクリート(18-8-40)

位置	測点	距離 m	幅 m	面積 m2	施工厚 m	体積 m3	備考
U6 起点	No.34 +0.220		17.300				
	No.34 +8.920	8.700	17.300	150.51	0.30	45.15	
			17.300				
	No.34 +9.420	0.500	17.300	8.65	0.30	2.60	
			17.300				
終点	No.34 +14.000	4.580	17.300	79.23	0.30	23.77	
U7 起点	No.34 +14.000		17.300				
終点	No.35 +9.000	15.000	17.300	259.50	0.30	77.85	
U8 起点	No.35 +9.000		17.300				
終点	No.36 +4.000	15.000	17.300	259.50	0.30	77.85	
合計				757.4		227.2	

(2) 均しコンクリート型枠

位置	計算式	長さ m	施工厚 m	面積 m2	備考
U6		17.30	0.30	5.19	
U7		17.30	0.30	5.19	
U8		17.30	0.30	5.19	
合計		51.9		15.6	

2.4 基礎材(RC-40)

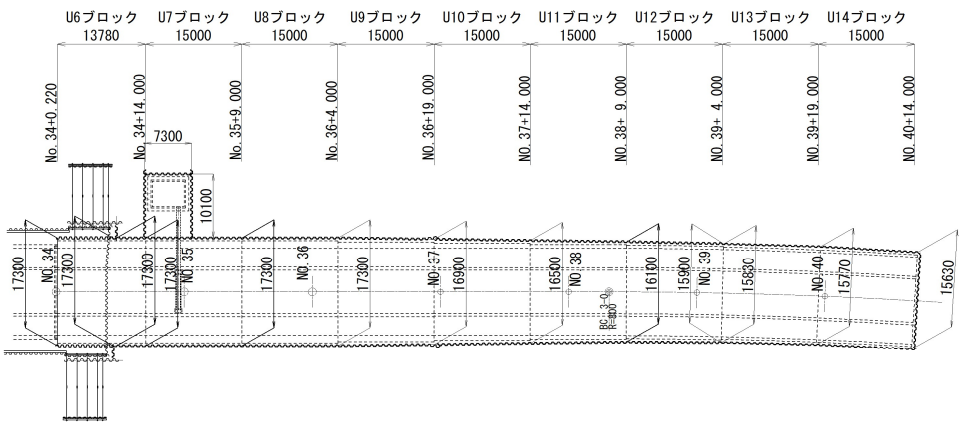
位置	測点	距離 m	幅 m	面積 m2	施工厚 m	体積 m3	備考
U6 起点	No.34 +0.220		17.300				
	No.34 +8.920	8.700	17.300	0.00	0.00	0.00	
			17.300				
	No.34 +9.420	0.500	17.300	0.00	0.00	0.00	
			17.300				
終点	No.34 +14.000	4.580	17.300	0.00	0.00	0.00	
U7 起点	No.34 +14.000		17.300				
終点	No.35 +9.000	15.000	17.300	0.00	0.00	0.00	
U8 起点	No.35 +9.000		17.300				
終点	No.36 +4.000	15.000	17.300	0.00	0.00	0.00	
合計				0.0		0.0	

2.5 基面整正

均しコンクリート底面積のより
U6～U14

A = 757.4 m²

平 面 図



U6 擁壁工数量計算

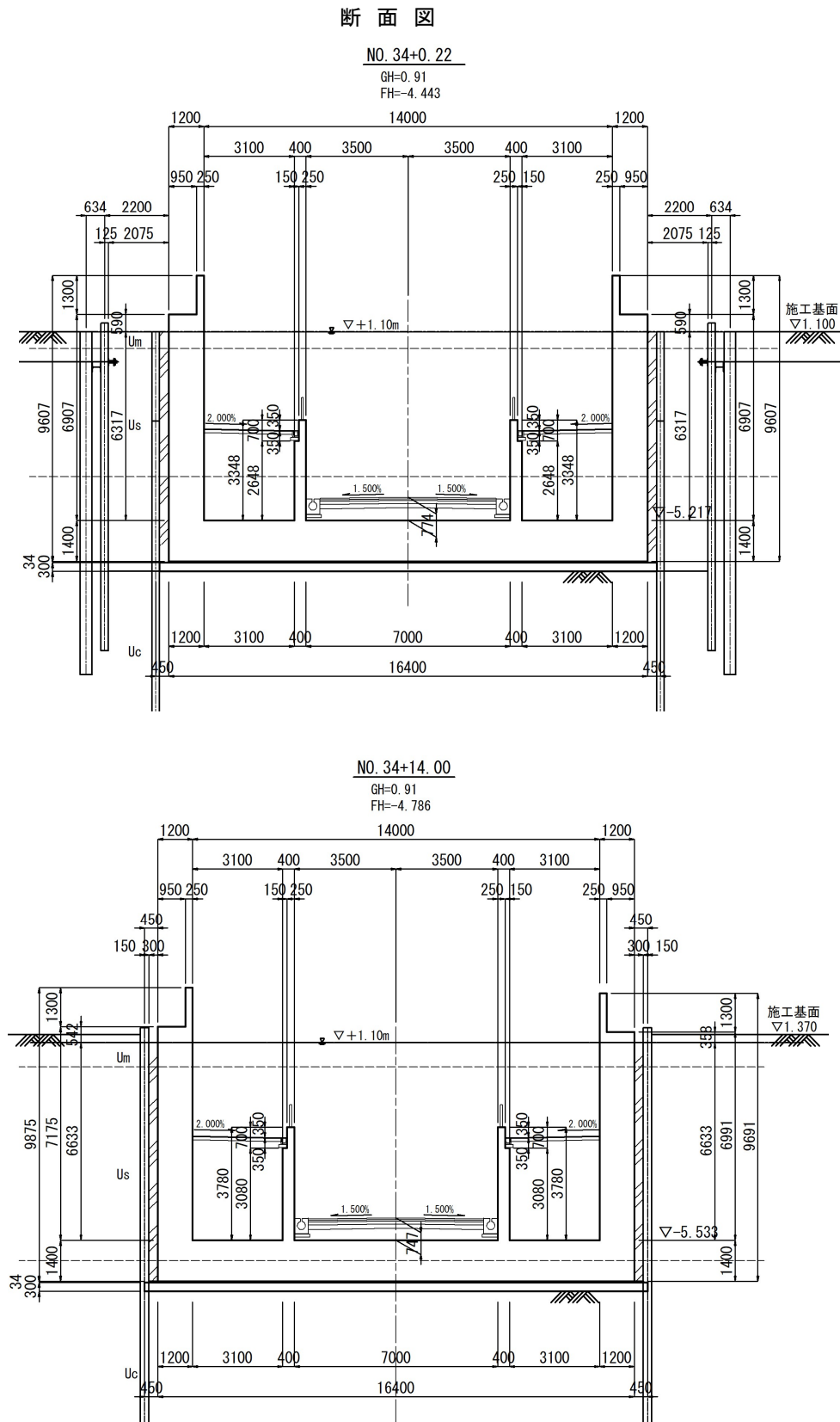
(NO.34+0.220 ～ NO.34+14.000)

1. U6擁壁工数量集計表

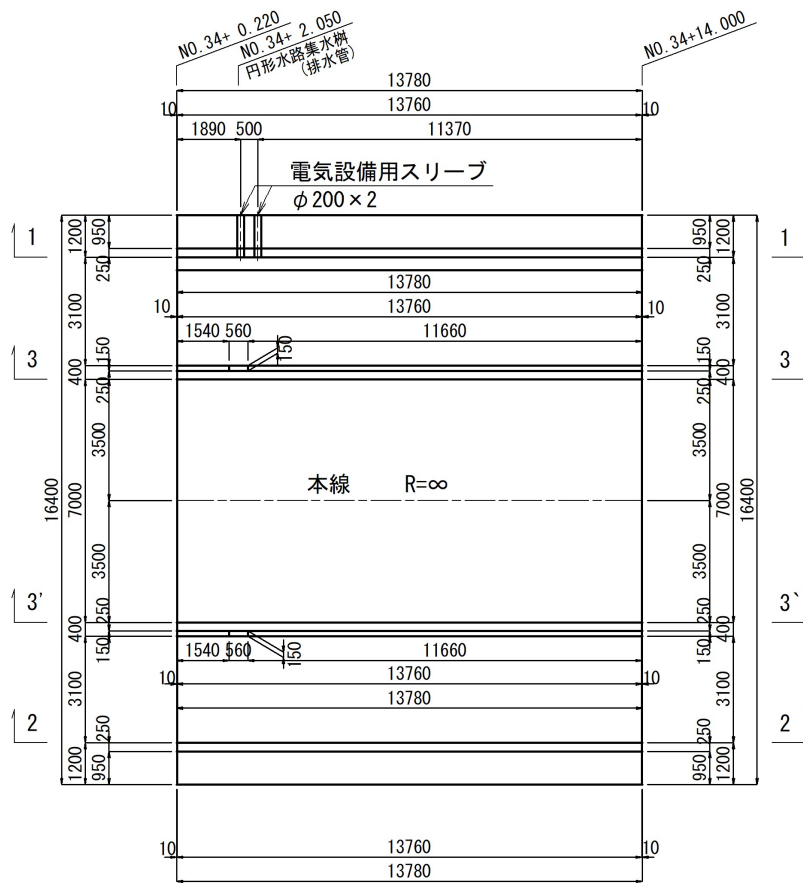
工 種	種 別	細 別	規格・区分	単 位	U 6 擁壁	摘 要
(現場打) U型擁壁工	コンクリート	鉄筋構造物	24-12-20	m ³	592.9	
	型 枠	鉄筋構造物	一般型枠	m ²	518.6	
	鉄 筋	SD345	D13	kg	10883	
			D16～D25	kg	20039	
			D29～D32	kg	-----	
			D35	kg	25779	
			合 計	kg	56701	
		ガス圧接	D29	箇所	-----	
			D32	箇所	-----	
			D35	箇所	327	D35+D35
			合 計	箇所	327	
	足 場 工	枠組足場	H≤30m	掛m ²	425	
	伸縮継目工	目 地 材	t = 20 mm	m ²	42.7	
		伸縮継手Ⅰ型	止水板 B	m	14.7	
		伸縮継手Ⅲ型	止水板 C	m	14.8	
		ジョイントバー	D29	本	49	
		鉄筋質量 (SD345)	D13	kg	179	
			D16～D25	kg	-----	
			D29～D32	kg	247	
			合 計	kg	426	
		ビニールパイプ	φ 40 x 500	本	49	
	防水シート	後防水	側 壁	m ²	-----	
			底 版	m ²	-----	
			合 計	m ²	0.0	
		先防水	側 壁	m ²	218.0	
			底 版	m ³	237.1	
			合 計	m ³	455.1	
	仮設付帯工	間詰めコンクリート	24-12-20	m ³	62.4	
		型 枠	一般型枠	m ²	9.1	
		保護ボード	t = 10 mm	m ²	218.0	
		貧配合モルタル	1 : 3	m ³	32.7	
	工事用道路	舗 装		m ²	-----	
		浅層改良	高炉セメント	m ²	-----	
	水抜きパイプ	VP φ 75	L=400	本	6	
	透水マット	B=400		m	27.6	
	設備工	スリーブ管	φ 200	m	2.4	

2. U6 擁壁工数量

2-1 形状図

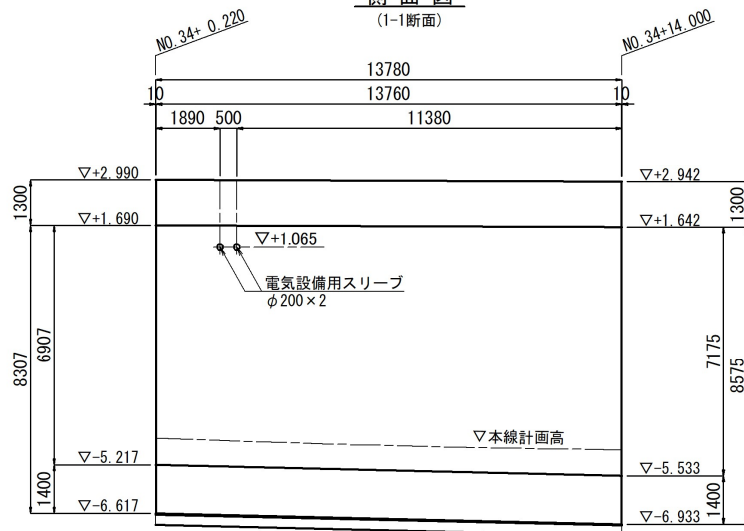


平面図



側面図

(1-1断面)



起点側断面積 (NO.34+0.220)

左側壁	a1 =	1.200 x 6.907	=	8.288 m ²
右側壁	a2 =	1.200 x 6.907	=	8.288 "
左中壁	a3 =	0.400 x 2.648	=	1.059 "
右中壁	a3 =	0.400 x 2.648	=	1.059 "
底版	a4 =	1.400 x 16.400	=	22.960 "
壁高欄	a5 =	0.250 x 1.300 x 2	(0.325 m ²)	= 0.650 "
防止柵高欄	a6 =	0.250 x 0.700 x 2	(0.175 m ²)	= 0.350 "
				Σ A = 42.654 m ²

終点側断面積 (NO.34+14.000)

左側壁	a1 =	1.200 x 7.175	=	8.610 m ²
右側壁	a2 =	1.200 x 6.991	=	8.389 "
左中壁	a3 =	0.400 x 3.080	=	1.232 "
右中壁	a3 =	0.400 x 3.080	=	1.232 "
底版	a4 =	1.400 x 16.400	=	22.960 "
壁高欄	a5 =	0.250 x 1.300 x 2	(0.325 m ²)	= 0.650 "
防止柵高欄	a6 =	0.250 x 0.700 x 2	(0.175 m ²)	= 0.350 "
				Σ A = 43.423 m ²

躯体長さ = 13.780 m

2-2 コンクリート (24-8-25)

左側壁	V 1 =	1/2 x (8.288 m ² + 8.610 m ²) x 13.780	=	116.43 m ³
右側壁	V 2 =	1/2 x (8.288 m ² + 8.389 m ²) x 13.780	=	114.90 "
中壁	V 3 =	1/2 x (1.059 m ² + 1.232 m ²) x 13.780 x 2	=	31.57 "
底版	V 4 =	22.960 m ² x 13.780	=	316.39 "
壁高欄	V 5 =	0.325 m ² x 13.780 x 2	=	8.96 "
防止柵高欄	V 6 =	0.175 m ² x 13.780 x 2	=	4.82 "

排水柵控除	$V 7 = - 0.560 \times 0.150 \times 0.120 \times 2$	= -0.02 "
排水管控除	$V 8 = - 1/4 \times \pi \times 0.200^2 \times 0.400 \times 2$	= -0.03 "
スリーブ管控除	$V 9 = - 1/4 \times \pi \times 0.200^2 \times 1.200 \times 2$	= -0.08 "
底版箱抜き部(側溝)控除	$V 10 = - 1.200 \times 0.550 \times 0.035$	= -0.02 "
	ΣV	= 592.92 m ³

2-3 型枠 (一般型枠)

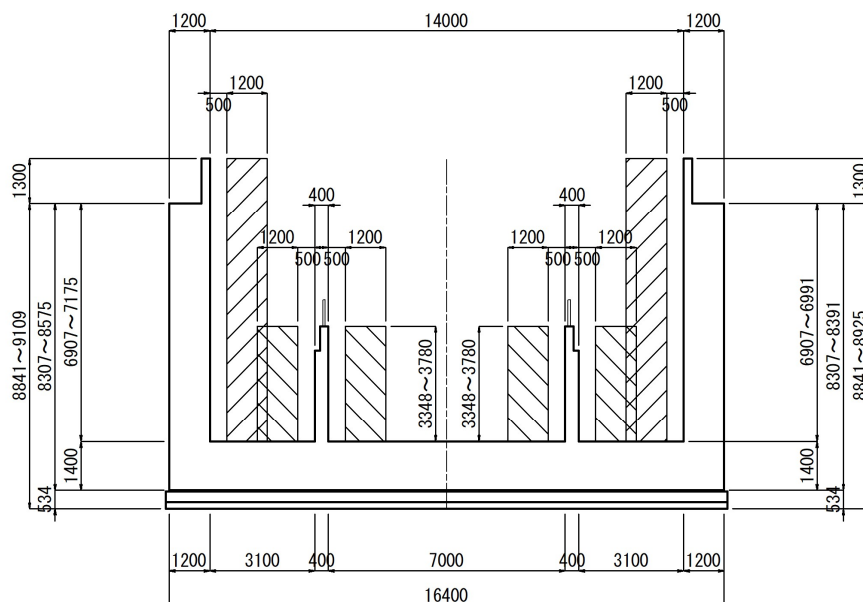
左側壁		
A 1 =	$1/2 \times (6.907 + 7.175) \times 13.780$	= 97.02 m ²
A 2 =	$1/2 \times (0.590 + 0.542) \times 13.780$	= 7.80 "
右側壁		
A 3 =	$1/2 \times (6.907 + 6.991) \times 13.780$	= 95.76 "
A 4 =	$1/2 \times (0.590 + 0.358) \times 13.780$	= 6.53 "
中壁		
A 5 =	$1/2 \times (2.648 + 3.080) \times 13.780 \times 2 \times 2$	= 157.86 "
壁高欄		
A 6 =	$1.300 \times 13.780 \times 2 \times 2$	= 71.66 "
防止柵高欄		
A 7 =	$0.700 \times 13.780 \times 2 \times 2$	= 38.58 "
終点棲側		
A 8 =	43.423 m ²	= 43.42 "
排水柵		
A 9 =	$0.150 \times 0.120 \times 2 \times 2$	= 0.07 "
底版箱抜き部(側溝)		
A 10 =	$(1.200 \times 2 + 0.550 \times 2) \times 0.035$	= 0.12 "
排水管控除		
A 11 =	$- 1/4 \times \pi \times 0.200^2 \times 4$	= -0.13 "
スリーブ管控除		
A 12 =	$- 1/4 \times \pi \times 0.200^2 \times 4$	= -0.13 "
	ΣA	= 518.56 m ²

2-4 鉄筋 (SD345)

鉄 筋 径		単 位	本 体 工	合 計	ガス圧接ヶ所
D 13		kg	10883	10883	-----
D 16 } D 25	D 16	kg	1422		
	D 19		-----		
	D 22		9388		
	D 25		9229		
	計	20039	20039	-----	
D 29 } D 32	D 29	kg	-----		
	D 32		-----		
	計		-----		
D 35	D 35	kg	25779	25779	327
合 計		kg	56701	56701	327

D35+D35

2-5 足場工



杵組足場 $H \leq 30m$

左側壁

$$A_1 = 1/2 \times (6.907 + 7.175) \times 13.780 = 97.0 \text{ 平方米}$$

右側壁

$$A_2 = 1/2 \times (6.907 + 6.991) \times 13.780 = 95.8 \text{ "}$$

中壁

$$A_3 = 1/2 \times (2.648 + 3.080) \times 13.780 \times 2 \times 2 = 157.9 \text{ ''}$$

壁高欄

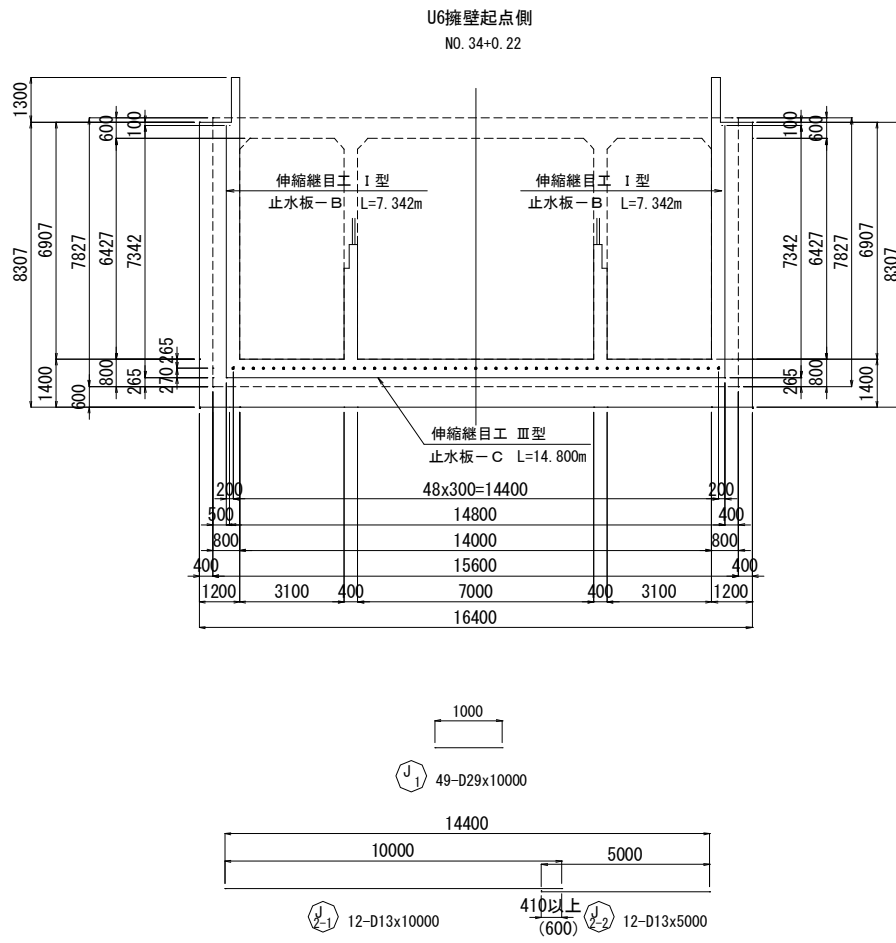
$$A_4 = 1.300 \times 13.780 \times 2 = 35.8 \text{ "}$$

防止柵高欄

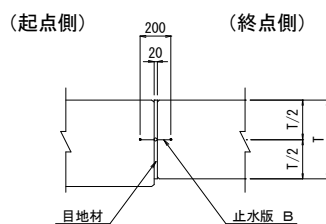
$$A_5 = 0.700 \times 13.780 \times 2 \times 2 = 38.6 \text{ "}$$

$$\Sigma A = 425.1 \text{ 掛m}^2$$

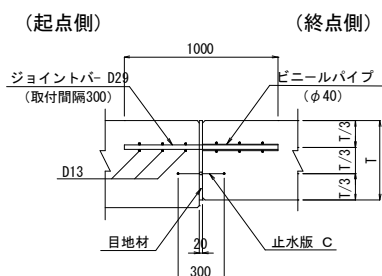
2-6 伸縮継目工



伸縮継手工Ⅰ型 S = 1 : 20
(側壁)



伸縮継手工Ⅲ型 S = 1 : 20
(底版)



- (1) 目地材 (t = 20 mm)

起点側

$$A 1 = 42.654 \text{ m}^2 = 42.65 \text{ m}^2$$

- (2) 伸縮継手工 (Ⅰ型)

起点側

止水板 B (側壁)

$$L = 7.342 \text{ m} + 7.342 \text{ m} = 14.7 \text{ m}$$

- (3) 伸縮継手工 (Ⅲ型)

止水板 C (底版)

$$L = 16.400 - \{ (0.400 + 0.400) \times 2 \} = 14.8 \text{ m}$$

- (4) ビニールパイプ (φ40 x 490)

$$n = 14.400 \text{ m} / \text{ctc } 0.300 = 49 \text{ ケ所}$$

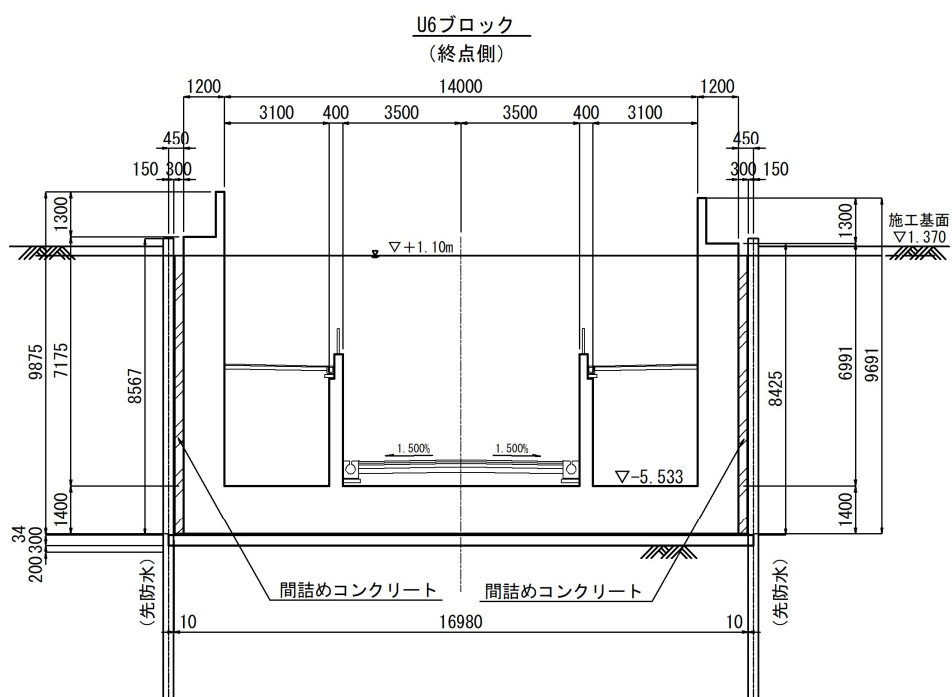
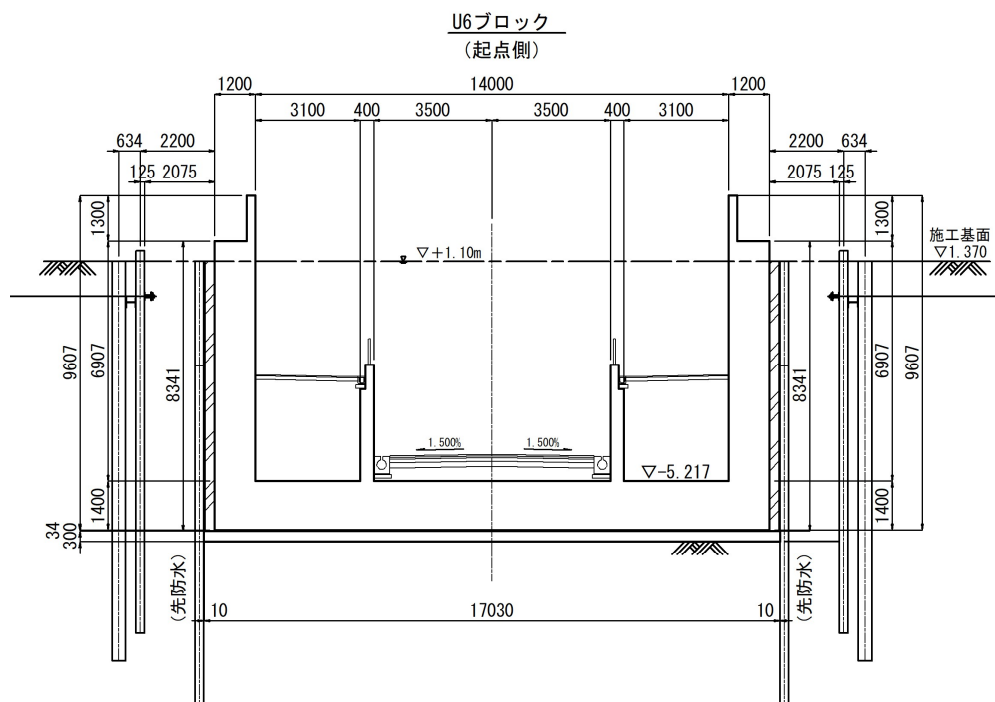
- (5) ジョイントバー (SD345) (起点側)

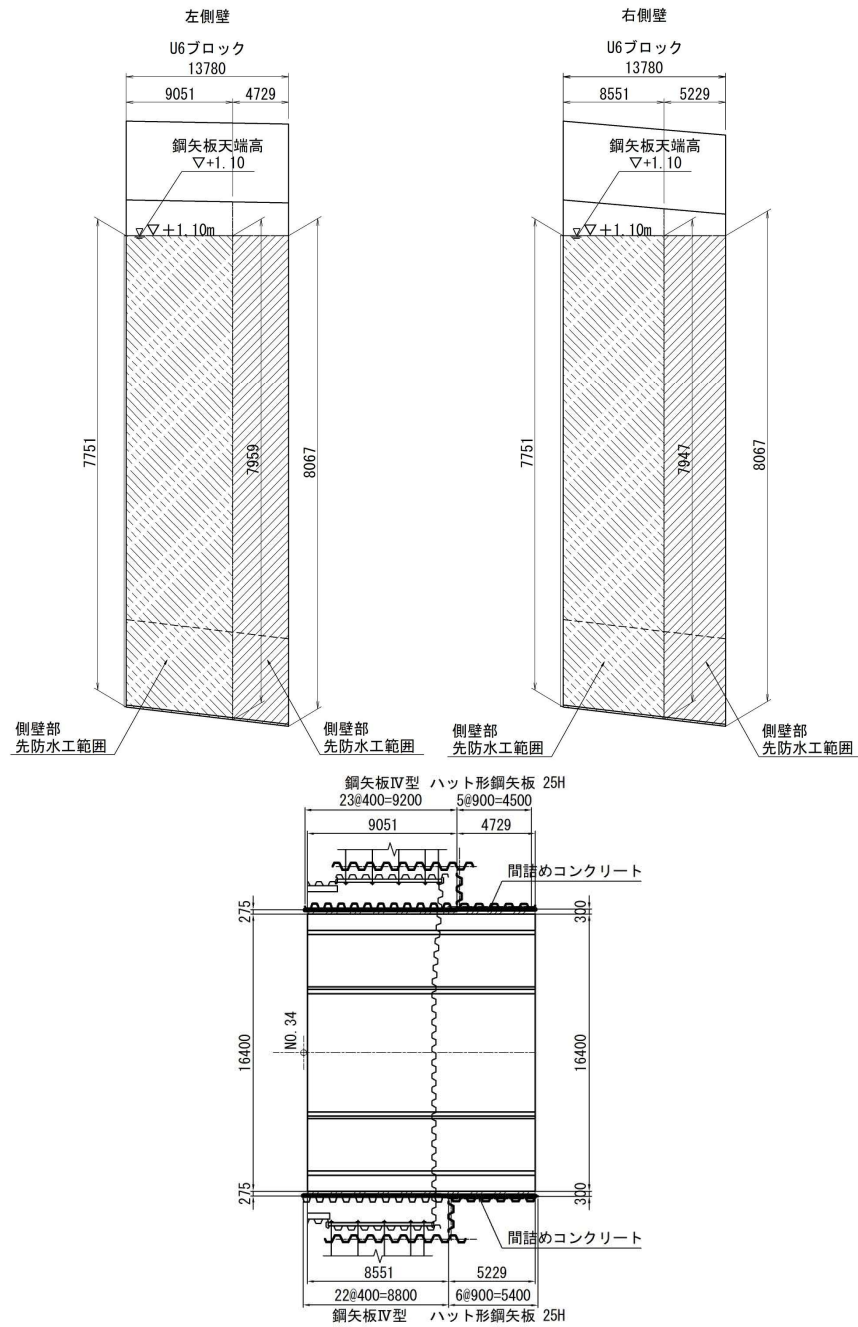
(取付間隔 @300)

$$\begin{aligned} 49 - D29 \times 1000 &= 49 \times 1.000 = 247 \text{ kg} \\ 12 - D13 \times 10000 &= 12 \times 10.000 = 119 \text{ kg} \\ 12 - D13 \times 5000 &= 12 \times 5.000 = 60 \text{ kg} \end{aligned}$$

$$\Sigma = 426 \text{ kg}$$

2-7 防水シート





先防水

左側壁

$$A 1 = 1/2 \times (7.751 + 7.959) \times 9.051 = 71.10 \text{ m}^2$$

$$A 2 = 1/2 \times (7.959 + 8.067) \times 4.729 = 37.89 \text{ m}^2$$

右側壁

$$A 3 = 1/2 \times (7.751 + 7.947) \times 8.551 = 67.12 \text{ ''}$$

$$A 4 = 1/2 \times (7.947 + 8.067) \times 5.229 = 41.87 \text{ ''}$$

$$\Sigma A = 217.98 \text{ m}^2$$

先防水

底版

$$A 5 = 1/2 \times (9.200 + 8.800) \times 1/2 \times (16.930 + 16.980) = 152.60 \text{ m}^2$$

$$A 6 = 1/2 \times (4.729 + 5.229) \times 16.980 = 84.54 \text{ ''}$$

$$\Sigma A = 237.14 \text{ m}^2$$

2-8 仮設付帯工

(1) 間詰めコンクリート (24-12-20)

断面積

$$\begin{aligned} \text{起点側断面積 } a1 &= 7.717 \times 0.275 &= 2.12 \text{ m}^2 \\ a2 &= 7.717 \times 0.275 &= 2.12 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{終点側断面積 } a1 &= 8.033 \times 0.300 &= 2.41 \text{ m}^2 \\ a2 &= 8.033 \times 0.300 &= 2.41 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} V &= \frac{1}{2} \times (2.12 \text{ m}^2 + 2.41 \text{ m}^2) \times 13.780 \\ &\quad + \frac{1}{2} \times (2.12 \text{ m}^2 + 2.41 \text{ m}^2) \times 13.780 &= 62.42 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

(2) 間詰めコンクリート型枠 (一般型枠)

$$A = 2.12 \text{ m}^2 + 2.12 \text{ m}^2 + 2.41 \text{ m}^2 + 2.41 \text{ m}^2 = 9.06 \text{ m}^2$$

(3) 保護ボード (t = 10mm)

左側壁

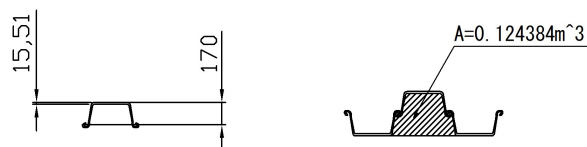
$$A1 = \frac{1}{2} \times (7.751 + 8.067) \times 13.780 = 108.99 \text{ m}^2$$

右側壁

$$A2 = \frac{1}{2} \times (7.751 + 8.067) \times 13.780 = 108.99 \text{ m}^2$$

$$\Sigma A = 217.98 \text{ m}^2$$

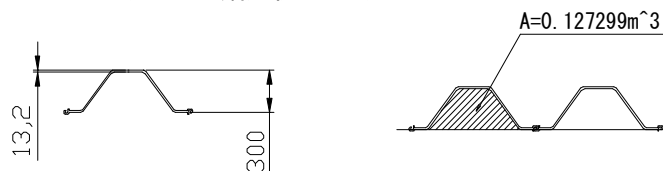
(4) 貧配合モルタル (IV型鋼矢板)



$$V1 = 0.124384 \text{ m}^2 \times \frac{1}{2} \times (7.751 + 7.959) \times 11 = 10.75 \text{ m}^3$$

$$V2 = 0.124384 \text{ m}^2 \times \frac{1}{2} \times (7.751 + 7.947) \times 11 = 10.74 \text{ m}^3$$

(5) 貧配合モルタル (ハット型鋼矢板 25H)

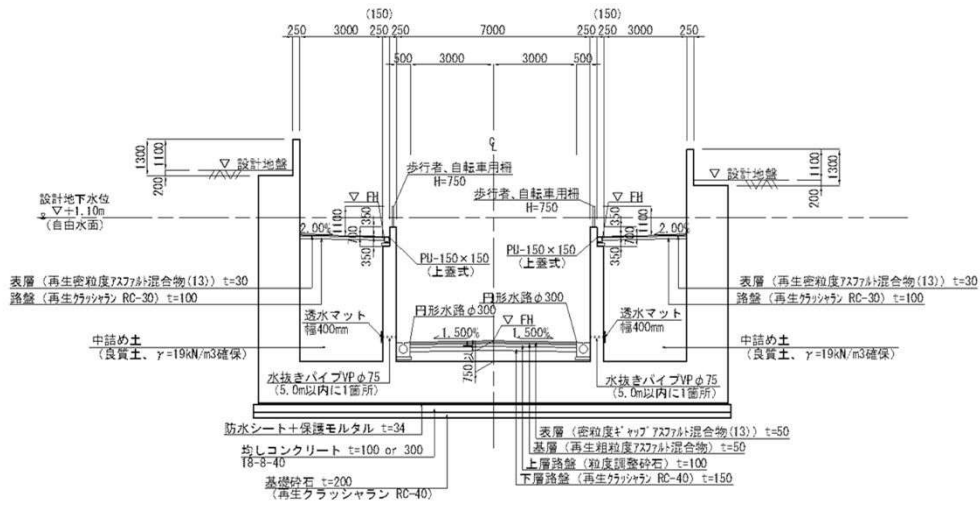


$$V1 = 0.127299 \text{ m}^2 \times \frac{1}{2} \times (7.959 + 8.067) \times 5 = 5.10 \text{ m}^3$$

$$V2 = 0.127299 \text{ m}^2 \times \frac{1}{2} \times (7.947 + 8.067) \times 6 = 6.12 \text{ m}^3$$

$$V = 32.71 \text{ m}^3$$

2-9 水抜きパイプ、透水マット



水抜きパイプ

VP ϕ 75 ctc 5.000m

$L = 0.400\text{m}$

$$n/2 = 13.780\text{m} / 5.000\text{m} = 2.76 = 3$$

$n = 6$

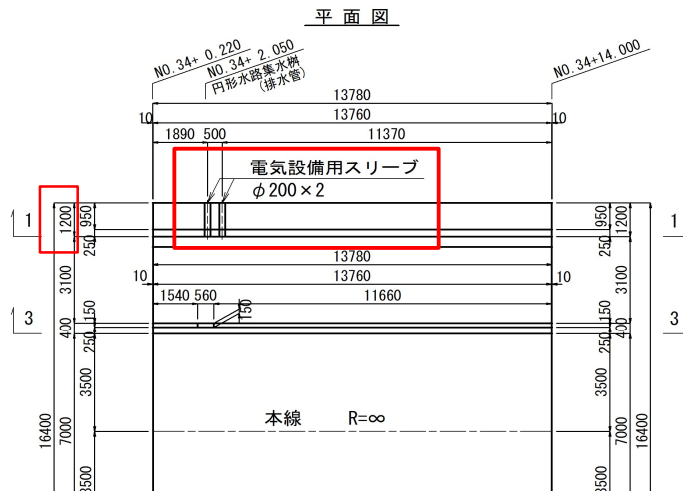
透水マット (幅0.4m)

$$L = 13.780\text{m} \times 2 = 27.560\text{m}$$

2-10 設備工

スリーブ管 ϕ 200

$$L = 1.200 \text{ m} + 1.200 \text{ m} = 2.4 \text{ m}$$



U7 擁壁工数量計算

(NO.34+14.000 ～ NO.35+9.000)

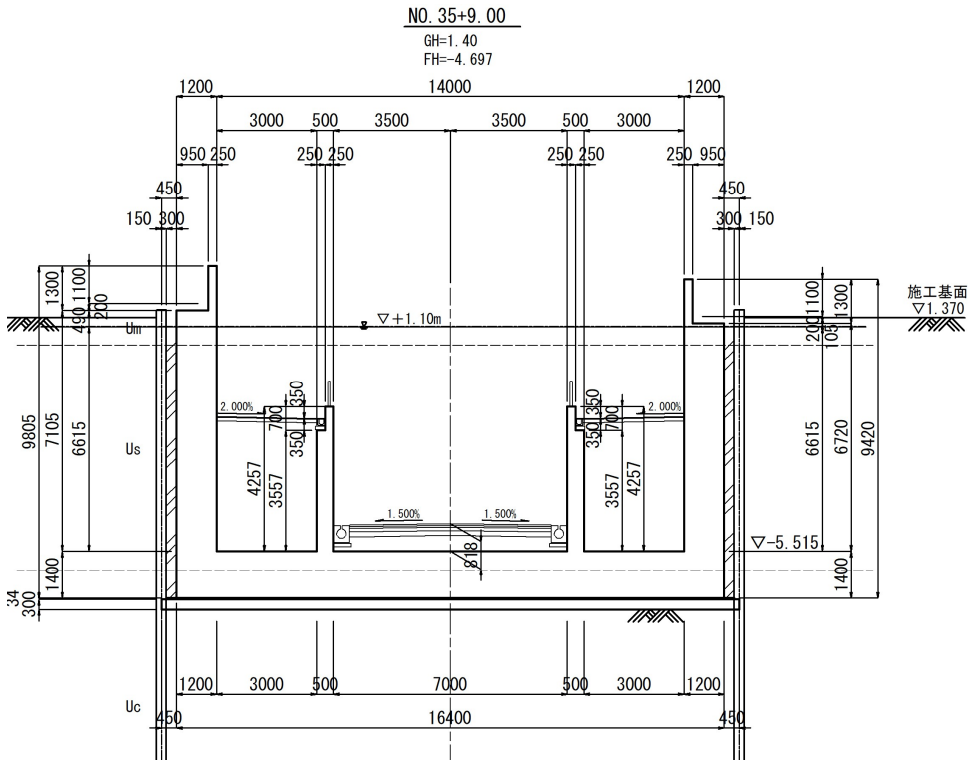
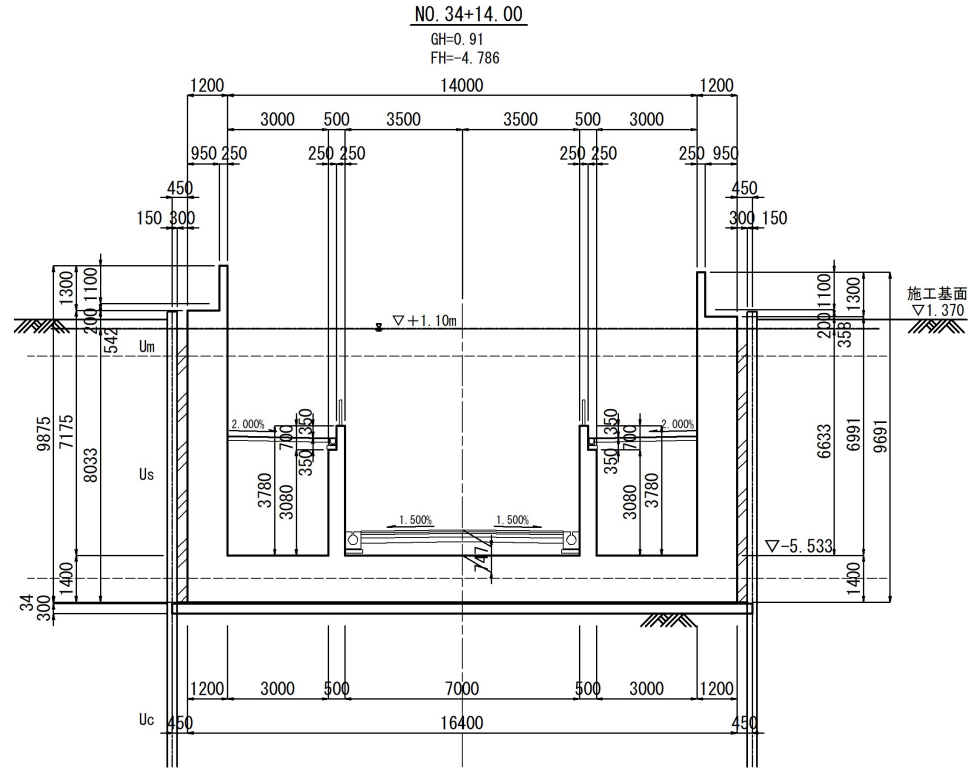
1. U7擁壁工数量集計表

工 種	種 別	細 別	規格・区分	単 位	U 7 擁壁	摘 要
(現場打) U型擁壁工	コンクリート	鉄筋構造物	24-12-20	m ³	665.4	
	型 枠	鉄筋構造物	一般型枠	m ²	590.5	
	鉄 筋	SD345	D13	kg	12040	
			D16～D25	kg	23502	
			D29～D32	kg	-----	
			D35	kg	28984	
			合 計	kg	64526	
		ガス圧接	D29	箇所	-----	
			D32	箇所	-----	
			D35	箇所	362	D35+D35
			合 計	箇所	362	
	足 場 工	枠組足場	H≤30m	掛m ²	490	
	伸縮継目工	目 地 材	t = 20 mm	m ²	44.0	
		伸縮継手Ⅰ型	止水板 B	m	15.8	
		伸縮継手Ⅲ型	止水板 C	m	15.2	
		ジョイントバー	D29	本	51	
		鉄筋質量 (SD345)	D13	kg	185	
			D16～D25	kg	-----	
			D29～D32	kg	257	
			合 計	kg	442	
		ビニールパイプ	φ 40 x 500	本	51	
	防水シート	後防水	側 壁	m ²	-----	
			底 版	m ²	-----	
			合 計	m ²	-----	
		先防水	側 壁	m ²	242.8	
			底 版	m ³	259.6	
			合 計	m ³	502.4	
	仮設付帯工	間詰めコンクリート	24-12-20	m ³	72.5	
		型 枠	一般型枠	m ²	4.8	
		保護ボード	t = 10 mm	m ²	242.8	
		貧配合モルタル	1 : 3	m ³	35.0	
	工事用道路	舗 装		m ²	-----	
		浅層改良	高炉セメント	m ²	-----	
	水抜きパイプ	VP φ 75	L=500	本	6	
	透水マット	B=400		m	30.0	
	設備工	スリーブ管	φ 50	m	0.4	

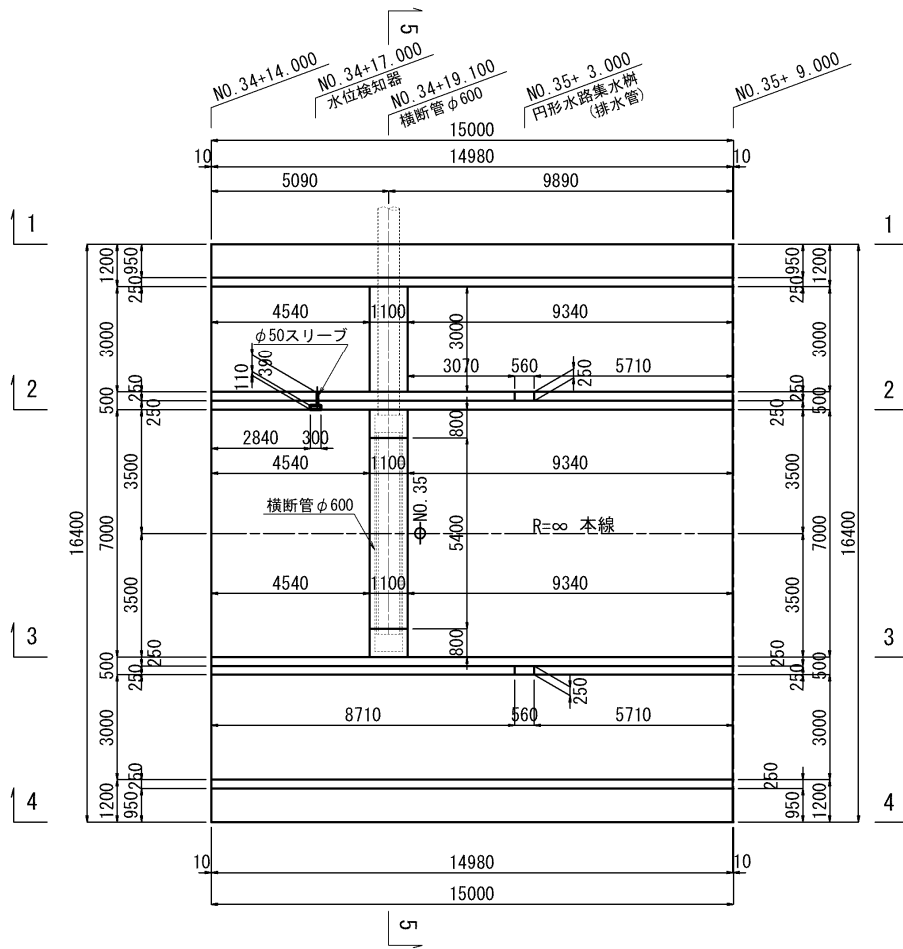
2. U7 擁壁工数量

2-1 形状図

断面図

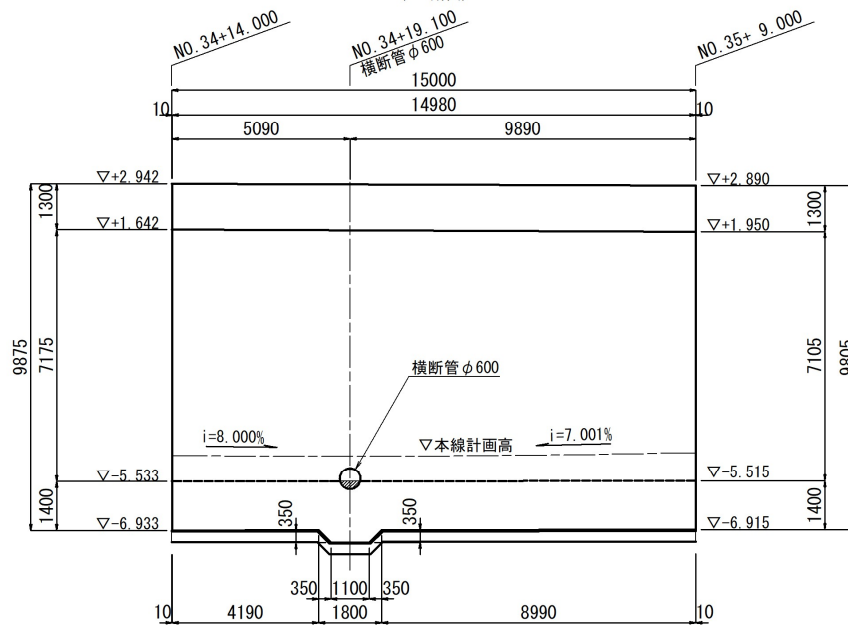


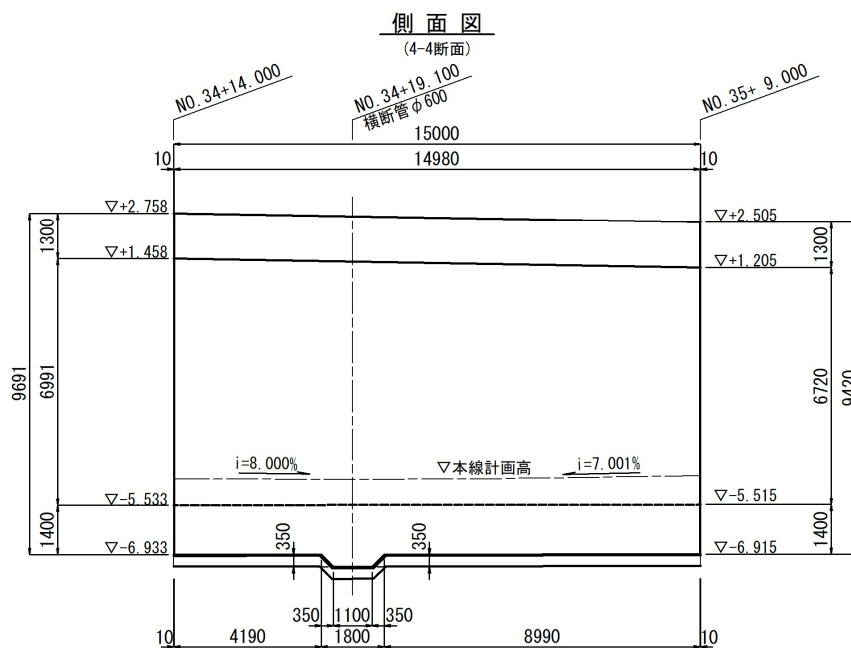
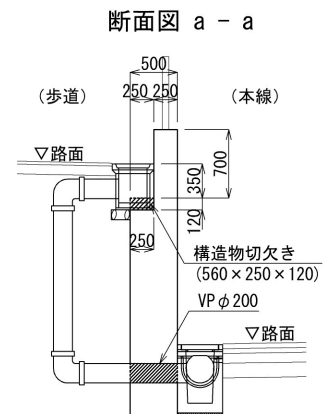
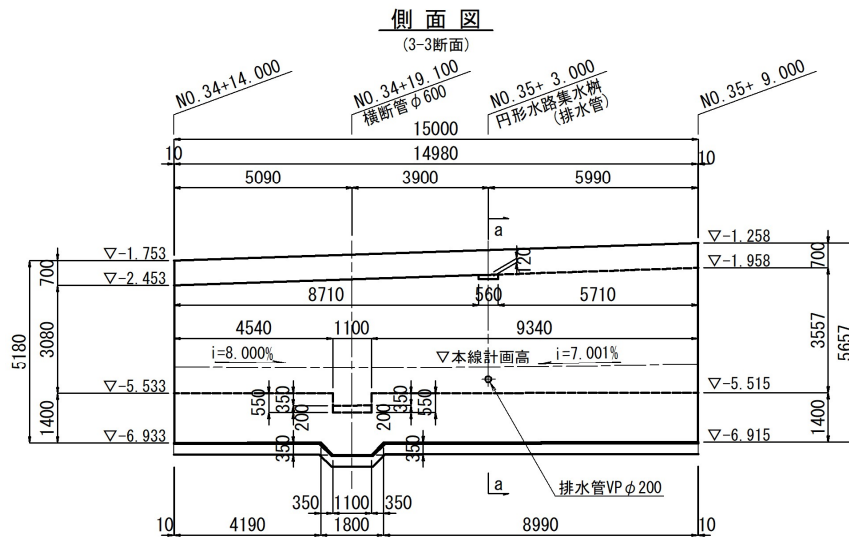
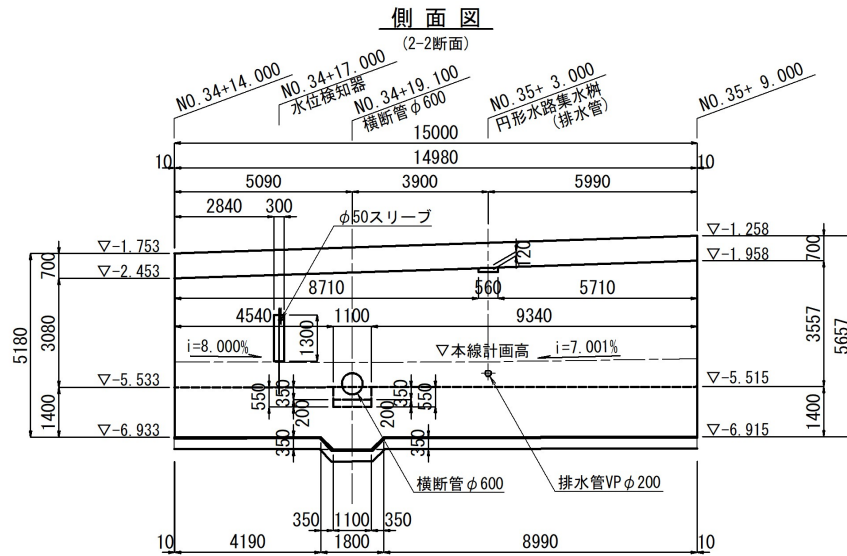
平面図

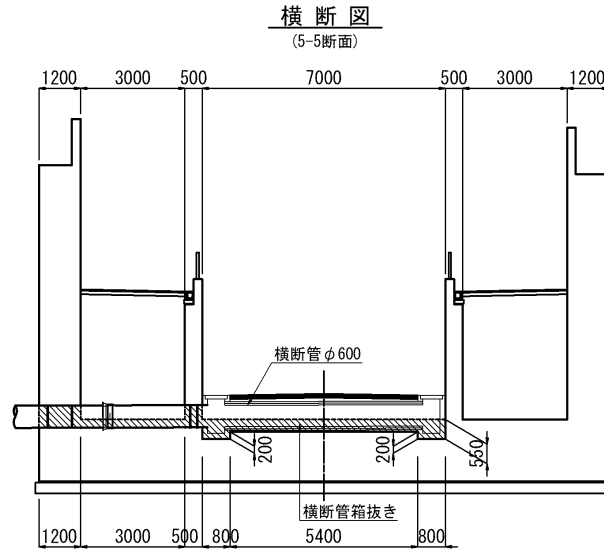


側面図

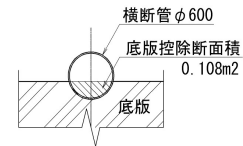
(1-1断面)







歩道部横断管控除面積



起点側断面積 (NO.34+14.000)

左側壁	a1	=	1.200	x	7.175		=	8.610	m ²
右側壁	a2	=	1.200	x	6.991		=	8.389	"
左中壁	a3	=	0.500	x	3.080		=	1.540	"
右中壁	a3	=	0.500	x	3.080		=	1.540	"
底版	a4	=	1.400	x	16.400		=	22.960	"
壁高欄	a5	=	0.250	x	1.300	x	2	(0.325 m ²)	= 0.650 "
防止柵高欄	a6	=	0.250	x	0.700	x	2	(0.175 m ²)	= 0.350 "
									Σ A = 44.039 m ²

終点側断面積 (NO.35+9.000)

左側壁	a1	=	1.200	x	7.105		=	8.526	m ²
右側壁	a2	=	1.200	x	6.720		=	8.064	"
左中壁	a3	=	0.500	x	3.557		=	1.779	"
右中壁	a3	=	0.500	x	3.557		=	1.779	"
底版	a4	=	1.400	x	16.400		=	22.960	"
壁高欄	a5	=	0.250	x	1.300	x	2	(0.325 m ²)	= 0.650 "
防止柵高欄	a6	=	0.250	x	0.700	x	2	(0.175 m ²)	= 0.350 "
									Σ A = 44.108 m ²

躯体長さ = 15.000 m

2-2 コンクリート (24-12-20)

左側壁			
V 1 =	$1/2 \times (8.610 \text{ m}^2 + 8.526 \text{ m}^2) \times 15.000$	=	128.52 m ³
右側壁			
V 2 =	$1/2 \times (8.389 \text{ m}^2 + 8.064 \text{ m}^2) \times 15.000$	=	123.40 "
中壁			
V 3 =	$1/2 \times (1.540 \text{ m}^2 + 1.779 \text{ m}^2) \times 15.000 \times 2$	=	49.79 "
底板			
V 4 =	$22.960 \text{ m}^2 \times 15.000$	=	344.40 "
V 5 =	$1/2 \times (1.100 + 1.800) \times 0.350 \times 16.400$	=	8.32 "
壁高欄			
V 6 =	$0.325 \text{ m}^2 \times 15.000 \times 2$	=	9.75 "
防止柵高欄			
V 7 =	$0.175 \text{ m}^2 \times 15.000 \times 2$	=	5.25 "
排水柵控除			
V 8 =	$-0.560 \times 0.250 \times 0.120 \times 2$	=	-0.03 "
排水管控除			
V 9 =	$-1/4 \times \pi \times 0.200^2 \times 0.500 \times 2$	=	-0.03 "
横断管控除			
V10 =	$-0.108 \text{ m}^2 \times 3.000$	=	-0.32 "
V11 =	$-1/4 \times \pi \times 0.631^2 \times 1.200$	=	-0.38 "
V12 =	$-1/4 \times \pi \times 0.631^2 \times 0.500$	=	-0.16 "
V13 =	$-1.100 \times 0.350 \times 5.400$	=	-2.08 "
現場打ち側溝			
V14 =	$-1.100 \times 0.550 \times 0.800 \times 2$	=	-0.97 "
水位検知器箱抜き			
V15 =	$-0.300 \times 0.110 \times 1.300$	=	-0.04 "
底板箱抜き部(側溝)控除			
V16 =	$-1.200 \times 0.550 \times 0.045$	=	-0.03 "
	ΣV	=	665.39 m ³

2-3 型枠 (一般型枠)

左側壁			
A 1 =	$1/2 \times (7.175 + 7.105) \times 15.000$	=	107.10 m ²
A 2 =	$1/2 \times (0.542 + 0.490) \times 15.000$	=	7.74 "
右側壁			
A 3 =	$1/2 \times (6.991 + 6.720) \times 15.000$	=	102.83 "
A 4 =	$1/2 \times (0.358 + 0.105) \times 15.000$	=	3.47 "
中壁			
A 5 =	$1/2 \times (3.080 + 3.557) \times 15.000 \times 2 \times 2$	=	199.11 "
壁高欄			
A 6 =	$1.300 \times 15.000 \times 2 \times 2$	=	78.00 "
防止柵高欄			
A 7 =	$0.700 \times 15.000 \times 2 \times 2$	=	42.00 "
終点棲側			
A 8 =	44.108 m^2	=	44.11 "

A9 =	0.250 x 0.120 x 2 x 2	=	0.12	"
底版箱抜き部(側溝)				
A10 =	(1.200 x 2 + 0.550 x 2) x 0.045	=	0.16	"
横断管控除				
A11 =	- 1/4 x π x 0.631 ² x 2 x 2	=	-1.25	"
A12 =	0.350 x 5.400 x 2	=	3.78	"
現場打ち側溝				
A13 =	(1.100 + 0.800 x 2) x 0.550 x 2	=	2.97	"
水位検知器箱抜き				
A14 =	(0.300 + 1.300 x 2) x 0.110	=	0.32	"
		Σ A	=	590.46 m ²

鉄 筋 径		単 位	本 体 工	合 計	ガス圧接ヶ所
D 13		kg	12040	12040	-----
D 16 } D 25	D 16	kg	1780		
	D 19		-----		
	D 22		10994		
	D 25		10728		
	計	23502	23502	-----	
D 29 } D 32	D 29	kg	-----		-----
	D 32		-----		-----
	計		-----	-----	-----
D 35	D 35	kg	28984	28984	362
合 計		kg	64526	64526	362

D35+D35

枠組足場 $H \leq 30m$

左側壁

$$A1 = \frac{1}{2} \times (7.175 + 7.105) \times 15.000 = 107.1 \text{ 掛}m^2$$

右側壁

$$A2 = \frac{1}{2} \times (6.991 + 6.720) \times 15.000 = 102.8 \text{ 〃}$$

中壁

$$A5 = \frac{1}{2} \times (3.080 + 3.557) \times 15.000 \times 2 \times 2 = 199.1 \text{ 〃}$$

壁高欄

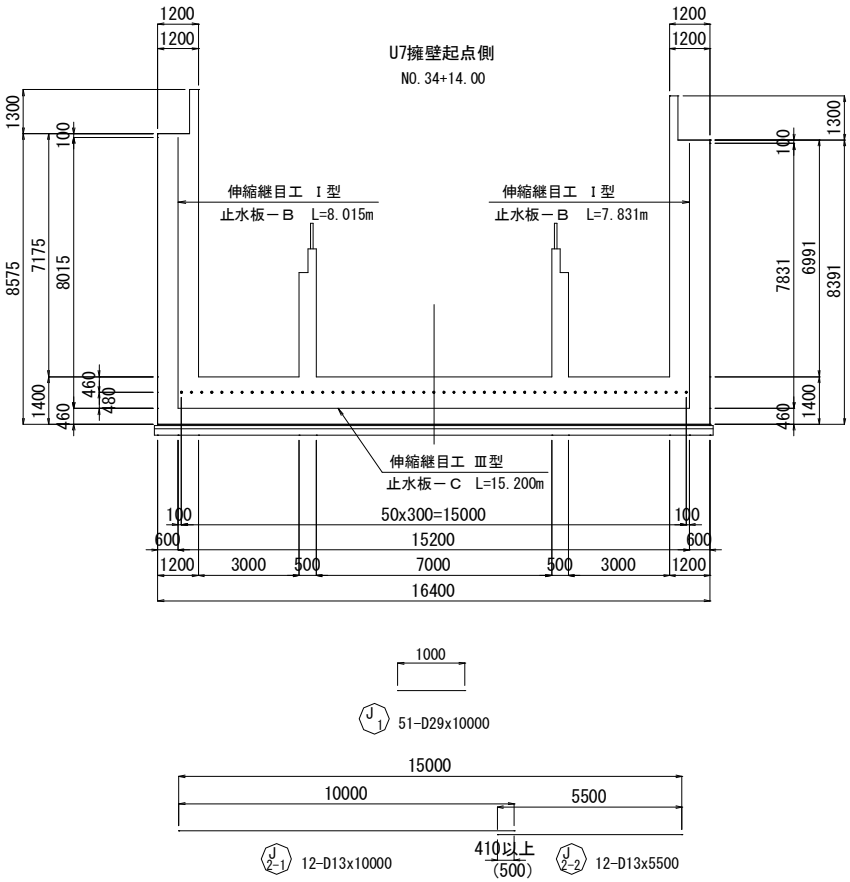
$$A6 = 1.300 \times 15.000 \times 2 = 39.0 \text{ 〃}$$

防止柵高欄

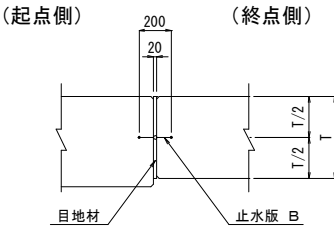
$$A7 = 0.700 \times 15.000 \times 2 \times 2 = 42.0 \text{ 〃}$$

$$\Sigma A = 490.0 \text{ 掛}m^2$$

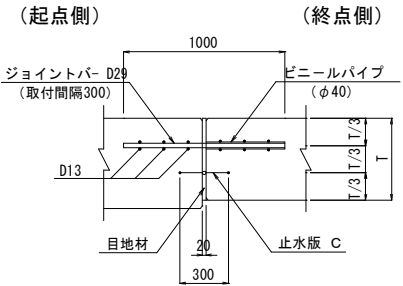
2-6 伸縮継目工



伸縮継手工 I 型 $S = 1:20$
(側壁)



伸縮継手工 III 型 $S = 1:20$
(底版)



(1) 目 地 材 (t = 20 mm)

起点側

$$A 1 = 44.039 \text{ m}^2 = 44.04 \text{ m}^2$$

(2) 伸縮継手工 (I 型)

起点側

止水板 B (側壁)

$$L = 8.015 \text{ m} + 7.831 \text{ m} = 15.8 \text{ m}$$

(3) 伸縮継手工 (III 型)

止水板 C (底版)

$$L = 16.400 - 1.200 = 15.2 \text{ m}$$

(4) ビニールパイプ ($\phi 40 \times 490$)

$$n = 15.000 \text{ m} / \text{ctc } 0.300 = 51 \text{ ヶ所}$$

(5) ジョイントバー (SD345) (起点側)

(取付間隔 @300)

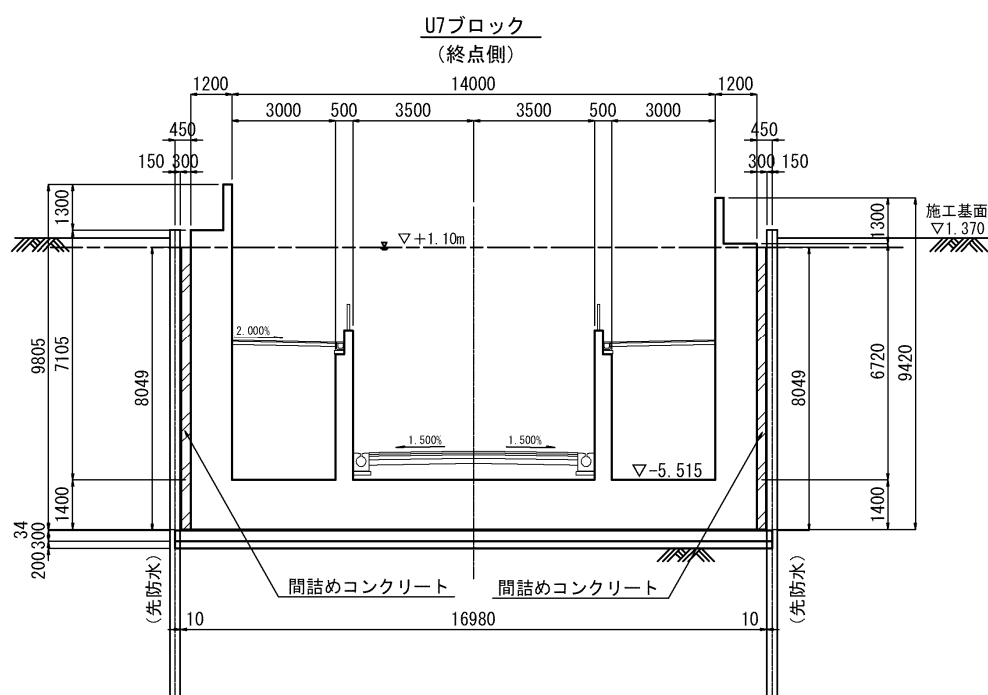
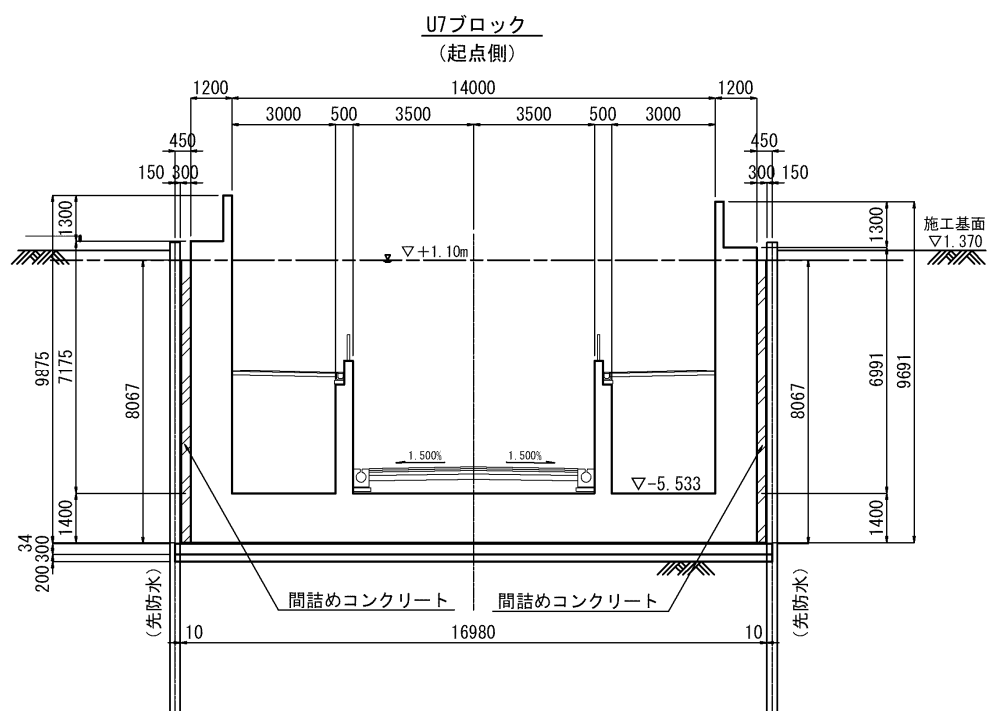
$$51 - D29 \times 1000 = 51 \times 1.000 = 257 \text{ kg}$$

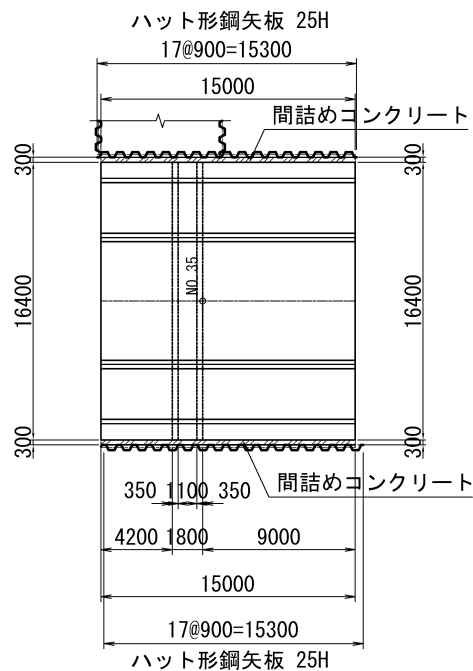
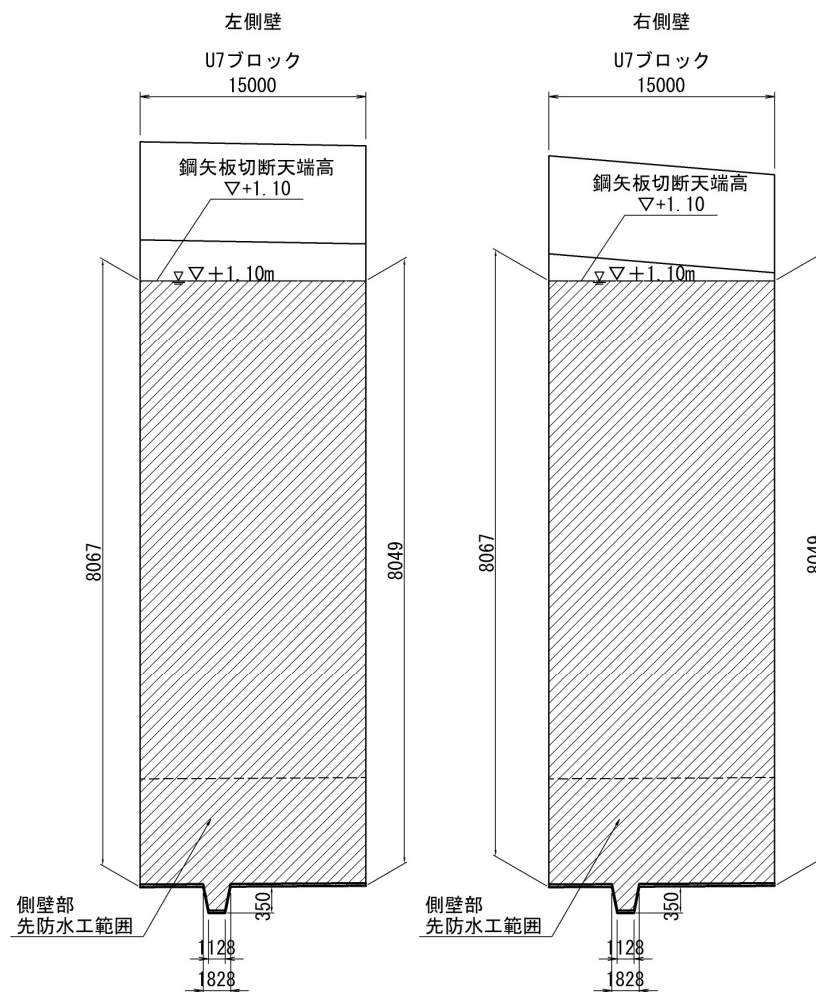
$$12 - D13 \times 10000 = 12 \times 10.000 = 119 \text{ kg}$$

$$12 - D13 \times 5500 = 12 \times 5.500 = 66 \text{ kg}$$

$$\Sigma = 442 \text{ kg}$$

2-7 防水シート





先防水

左側壁

$$A\ 1 = 1/2 \times (8.067 + 8.049) \times 15.000 = 120.87\ m^2$$

$$A\ 2 = 1/2 \times (1.128 + 1.828) \times 0.350 = 0.52\ \text{〃}$$

右側壁

$$A\ 3 = 1/2 \times (8.067 + 8.049) \times 15.000 = 120.87\ \text{〃}$$

$$A\ 4 = 1/2 \times (1.128 + 1.828) \times 0.350 = 0.52\ \text{〃}$$

$$\Sigma A = 242.78\ m^2$$

先防水

底板

$$A\ 5 = 16.980 \times 15.000 \times 1.000 = 254.70\ m^2$$

$$A\ 6 = 16.980 \times (0.350 \times \sqrt{2} - 0.350) \times 2 = 4.92\ \text{〃}$$

$$\Sigma A = 259.62\ m^2$$

2-8 仮設付帯工

(1) 間詰めコンクリート (24-12-20)

断面積

起点側断面積	$a1 = 8.033 \times 0.300$	$= 2.41 \text{ m}^2$
	$a2 = 8.033 \times 0.300$	$= 2.41 \text{ m}^2$
終点側断面積	$a1 = 8.015 \times 0.300$	$= 2.40 \text{ m}^2$
	$a2 = 8.015 \times 0.300$	$= 2.40 \text{ m}^2$
$V1 = 1/2 \times (2.41 \text{ m}^2 + 2.40 \text{ m}^2) \times 15.000$		$= 36.08 \text{ m}^3$
$V2 = 1/2 \times (2.41 \text{ m}^2 + 2.40 \text{ m}^2) \times 15.000$		$= 36.08 \text{ ''}$
$V3 = 1/2 \times (1.100 + 1.800) \times 0.350 \times 0.300 \times 2$		$= 0.30 \text{ ''}$
ΣV		$= 72.46 \text{ m}^3$

(2) 間詰めコンクリート型枠 (一般型枠)

$$A = 2.40 \text{ m}^2 + 2.40 \text{ m}^2 = 4.80 \text{ m}^2$$

(3) 保護ボード (t=10mm)

左側壁

$$A1 = 1/2 \times (8.067 + 8.049) \times 15.000 = 120.87 \text{ m}^2$$

$$A2 = 1/2 \times (1.128 + 1.828) \times 0.350 = 0.52 \text{ ''}$$

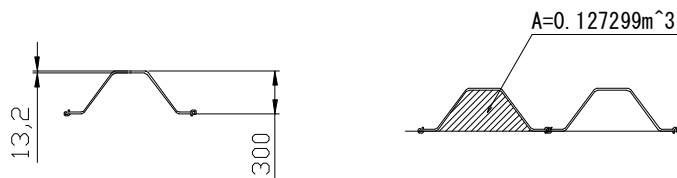
右側壁

$$A3 = 1/2 \times (8.067 + 8.049) \times 15.000 = 120.87 \text{ ''}$$

$$A4 = 1/2 \times (1.128 + 1.828) \times 0.350 = 0.52 \text{ ''}$$

$$\Sigma A = 242.78 \text{ m}^2$$

(4) 貧配合モルタル (ハット型鋼矢板 25H)



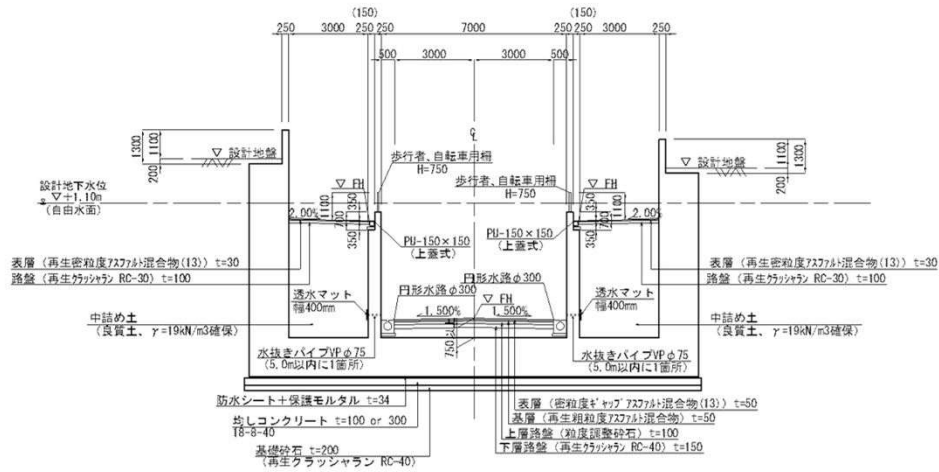
$$V1 = 0.127299 \text{ m}^2 \times 1/2 \times (8.067 + 8.049) \times 17 = 17.44 \text{ m}^3$$

$$V2 = 0.127299 \text{ m}^2 \times 1/2 \times (8.067 + 8.049) \times 17 = 17.44 \text{ ''}$$

$$V3 = 0.127299 \text{ m}^2 \times 1/2 \times (1.128 + 1.828) / 0.900 \times 0.350 = 0.07 \text{ ''}$$

$$V = 34.95 \text{ m}^3$$

2-9 水抜きパイプ、透水マット



水抜きパイプ

VP φ 75 ctc 5.000m

$$L = 0.500\text{m}$$

$$n/2 = 15.000\text{m} / 5.000\text{m} = 3.00 = 3$$

$$n = 6$$

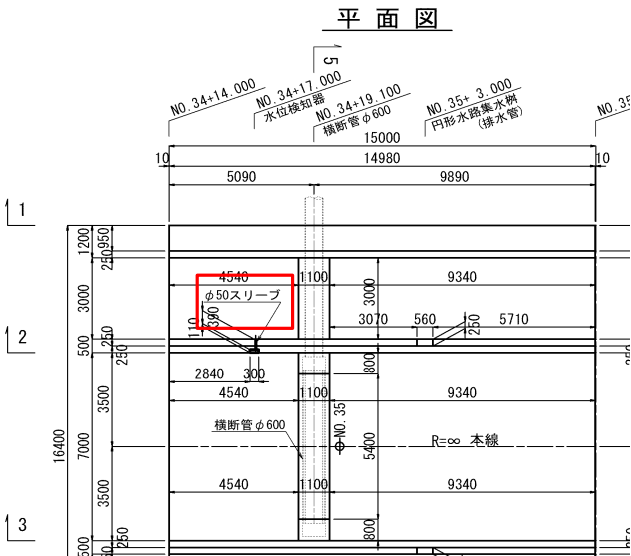
透水マット (幅0.4m)

$$L = 15.000\text{m} \quad \times 2 = 30.000\text{m}$$

2-10 設備工

スリーブ管φ50

$$L = 0.390 \quad \text{m} \quad = 0.4 \quad \text{m}$$



U8 擁壁工数量計算

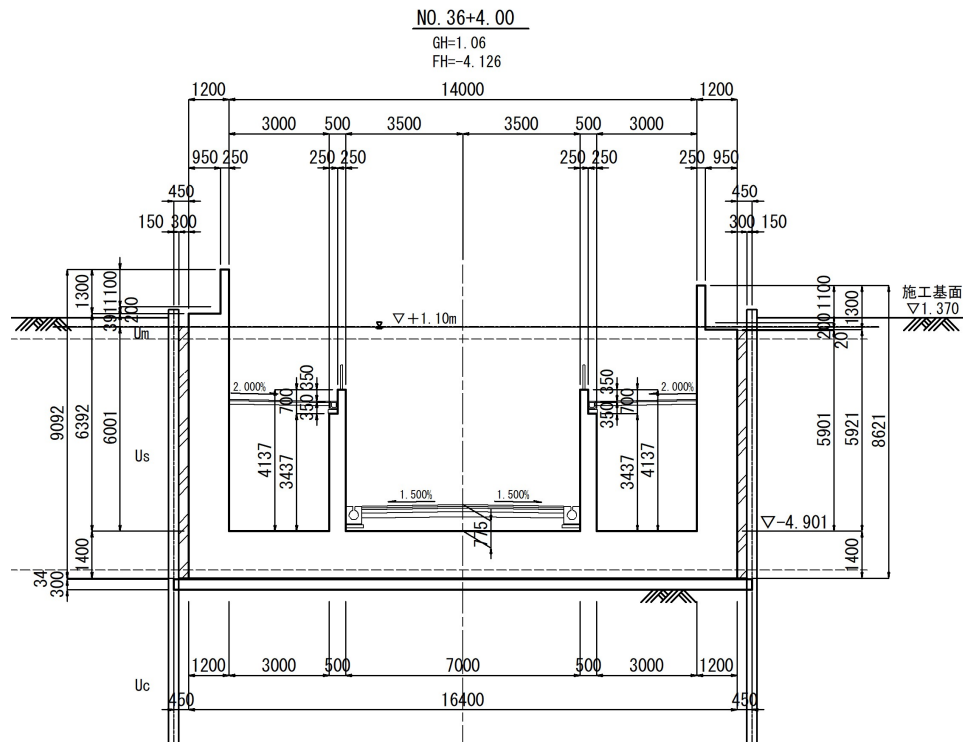
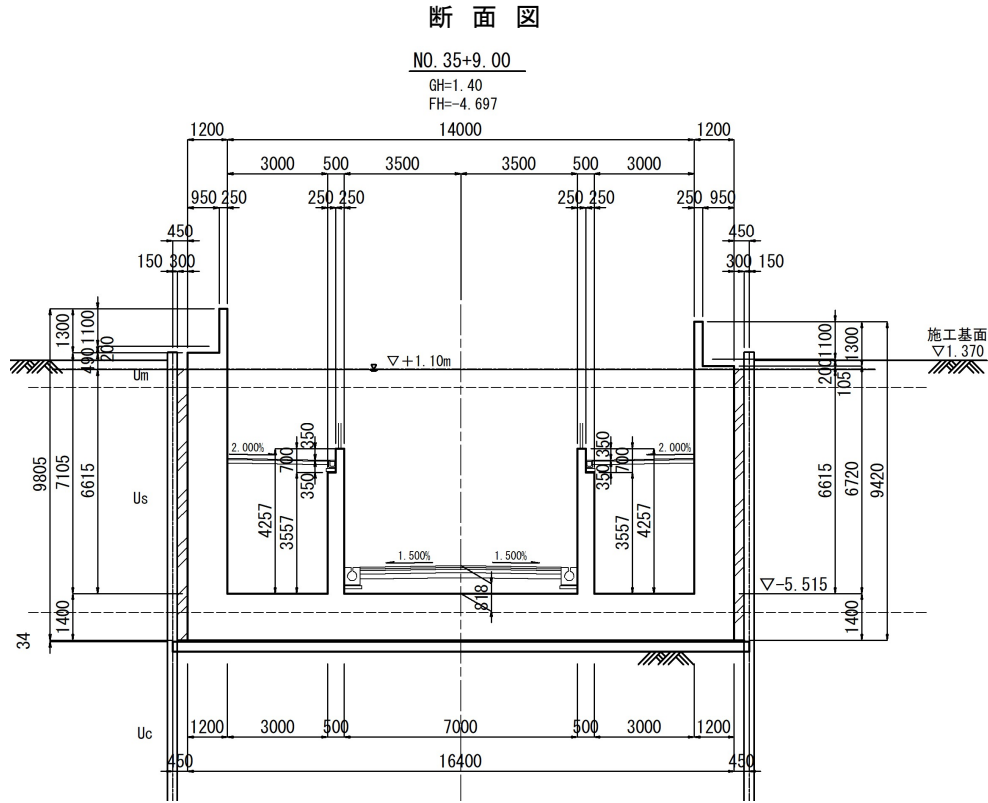
(NO.35+9.000 ～ NO.36+4.000)

1. U8擁壁工数量集計表

工 種	種 別	細 別	規格・区分	単 位	U 8 擁壁	摘 要
(現場打) U型擁壁工	コンクリート	鉄筋構造物	24-12-20	m ³	647.1	
	型 枠	鉄筋構造物	一般型枠	m ²	575.6	
	鉄 筋	SD345	D13	kg	11855	
			D16～D25	kg	21625	
			D29～D32	kg	-----	
			D35	kg	27420	
			合 計	kg	60900	
		ガス圧接	D29	箇所	-----	
			D32	箇所	-----	
			D35	箇所	357	D35+D35
			合 計	箇所	357	
	足 場 工	枠組足場	H≤30m	掛m ²	487	
	伸縮継目工	目 地 材	t = 20 mm	m ²	44.1	
		伸縮継手Ⅰ型	止水板 B	m	15.5	
		伸縮継手Ⅲ型	止水板 C	m	15.2	
		ジョイントバー	D29	本	51	
		鉄筋質量 (SD345)	D13	kg	185	
			D16～D25	kg	-----	
			D29～D32	kg	257	
			合 計	kg	442	
		ビニールパイプ	φ 40 x 500	本	51	
	防水シート	後防水	側 壁	m ²	9.8	
			底 版	m ²	-----	
			合 計	m ²	9.8	
		先防水	側 壁	m ²	231.5	
			底 版	m ³	255.0	
			合 計	m ³	486.5	
	仮設付帯工	間詰めコンクリート	24-12-20	m ³	69.1	
		型 枠	一般型枠	m ²	4.5	
		保護ボード	t = 10 mm	m ²	231.4	
		貧配合モルタル	1 : 3	m ³	32.4	
	工事用道路	舗 装		m ²	-----	
		浅層改良	高炉セメント	m ²	-----	
	水抜きパイプ	VP φ 75	L=500	本	6	
	透水マット	B=400		m	30.0	

2. U8 擁壁工数量

2-1 形状図



起点側断面積 (NO.35+9.000)

左側壁	a1	=	1.200 x 7.105	=	8.526 m ²
右側壁	a2	=	1.200 x 6.720	=	8.064 "
左中壁	a3	=	0.500 x 3.557	=	1.779 "
右中壁	a3	=	0.500 x 3.557	=	1.779 "
底版	a4	=	1.400 x 16.400	=	22.960 "
壁高欄	a5	=	0.250 x 1.300 x 2	(0.325 m ²)	= 0.650 "
防止柵高欄	a6	=	0.250 x 0.700 x 2	(0.175 m ²)	= 0.350 "
					Σ A = 44.108 m ²

終点側断面積 (NO.36+4.000)

左側壁	a1	=	1.200 x 6.392	=	7.670 m ²
右側壁	a2	=	1.200 x 5.921	=	7.105 "
左中壁	a3	=	0.500 x 3.437	=	1.719 "
右中壁	a3	=	0.500 x 3.437	=	1.719 "
底版	a4	=	1.400 x 16.400	=	22.960 "
壁高欄	a5	=	0.250 x 1.300 x 2	(0.325 m ²)	= 0.650 "
防止柵高欄	a6	=	0.250 x 0.700 x 2	(0.175 m ²)	= 0.350 "
					Σ A = 42.173 m ²

躯体長さ = 15.000 m

2-2 コンクリート (24-12-20)

左側壁	V 1	=	1/2 x (8.526 m ² + 7.670 m ²) x 15.000	=	121.47 m ³
右側壁	V 2	=	1/2 x (8.064 m ² + 7.105 m ²) x 15.000	=	113.77 "
中壁	V 3	=	1/2 x (1.779 m ² + 1.719 m ²) x 15.000 x 2	=	52.47 "
底版	V 4	=	22.960 m ² x 15.000	=	344.40 "
壁高欄	V 5	=	0.325 m ² x 15.000 x 2	=	9.75 "
防止柵高欄	V 6	=	0.175 m ² x 15.000 x 2	=	5.25 "
					Σ V = 647.11 m ³

2-3 型枠（一般型枠）

左側壁

$$A 1 = 1/2 \times (7.105 + 6.392) \times 15.000 = 101.23 \text{ m}^2$$

$$A 2 = 1/2 \times (0.490 + 0.391) \times 15.000 = 6.61 \text{ ''}$$

右側壁

$$A 3 = 1/2 \times (6.720 + 5.921) \times 15.000 = 94.81 \text{ ''}$$

$$A 4 = 1/2 \times (0.105 + 0.020) \times 15.000 = 0.94 \text{ ''}$$

中壁

$$A 5 = 1/2 \times (3.557 + 3.437) \times 15.000 \times 2 \times 2 = 209.82 \text{ ''}$$

壁高欄

$$A 6 = 1.300 \times 15.000 \times 2 \times 2 = 78.00 \text{ ''}$$

防止柵高欄

$$A 7 = 0.700 \times 15.000 \times 2 \times 2 = 42.00 \text{ ''}$$

終点棲側

$$A 8 = 42.173 \text{ m}^2 = 42.17 \text{ ''}$$

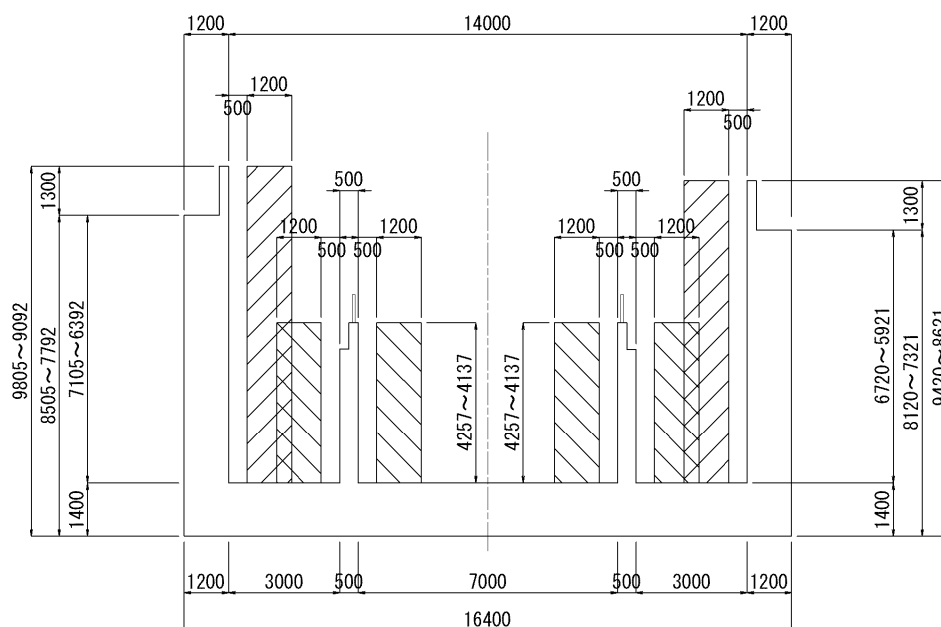
$$\Sigma A = 575.58 \text{ m}^2$$

2-4 鉄筋（SD345）

鉄筋径		単位	本 体 工	合 計	ガス圧接ヶ所
D 13		kg	11855	11855	-----
D 16 } D 25	D 16	kg	1426	21625	
	D 19		-----		
	D 22		9756		
	D 25		10443		
	計		21625	21625	-----
D 29 } D 32	D 29	kg	-----	-----	-----
	D 32		-----		
	計		-----	-----	-----
D 35	D 35	kg	27420	27420	357
合 計		kg	60900	60900	357

D35+D35

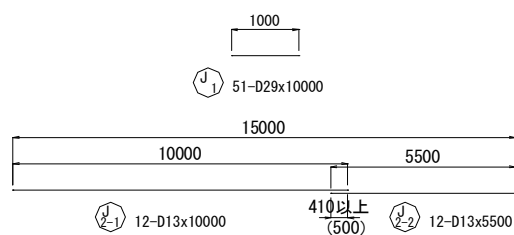
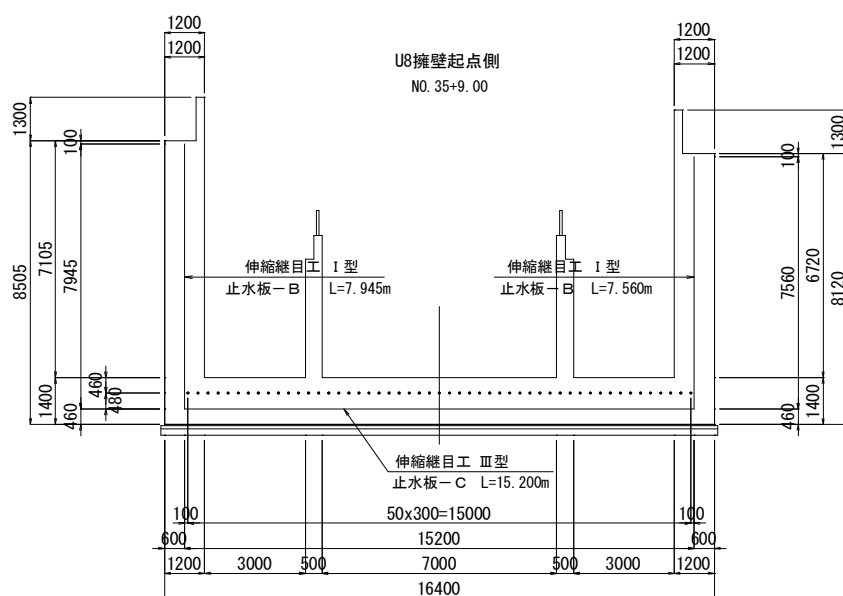
2-5 足場工



枠組足場 $H \leq 30m$

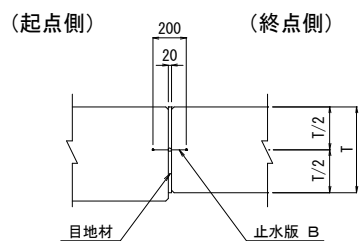
左側壁			
A 1 =	$1/2 \times (7.105 + 6.392) \times 15.000$	=	101.2 掛 m^2
右側壁			
A 2 =	$1/2 \times (6.720 + 5.921) \times 15.000$	=	94.8 "
中壁			
A 3 =	$1/2 \times (3.557 + 3.437) \times 15.000 \times 2 \times 2$	=	209.8 "
壁高欄			
A 4 =	$1.300 \times 15.000 \times 2$	=	39.0 "
防止柵高欄			
A 5 =	$0.700 \times 15.000 \times 2 \times 2$	=	42.0 "
ΣA		=	486.8 掛 m^2

2-6 伸縮継目工



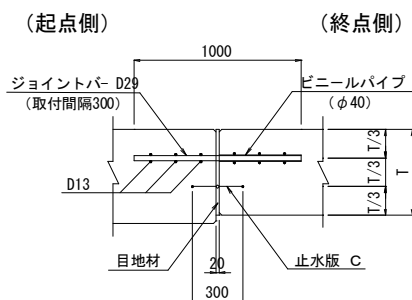
伸縮継手工 I 型 S = 1 : 20

(側壁)



伸縮継手工 III 型 S = 1 : 20

(底版)



(1) 目地材 (t = 20 mm)

起点側

$$A1 = 44.108 \text{ m}^2$$

$$= 44.11 \text{ m}^2$$

(2) 伸縮継手工 (I 型)

起点側

止水板-B (側壁)

$$L = 7.945 \text{ m} + 7.560 \text{ m}$$

$$= 15.5 \text{ m}$$

(3) 伸縮継手工 (Ⅲ型)

止水板 C (底版)

$$L = 16.400 - 1.200 = 15.2 \text{ m}$$

(4) ビニールパイプ ($\phi 40 \times 490$)

$$n = 15.000 \text{ m} / \text{ctc } 0.300 = 51 \text{ ヶ所}$$

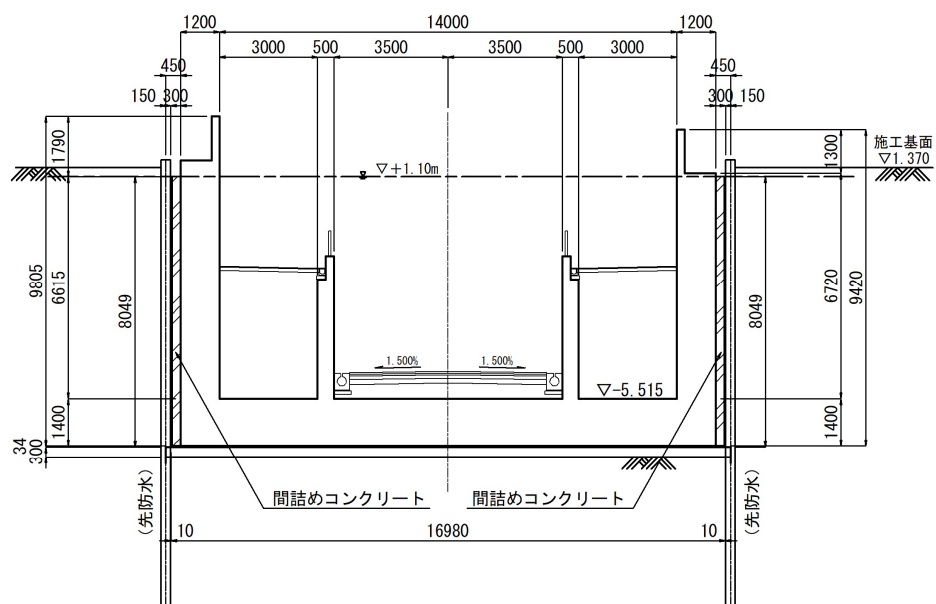
(5) ジョイントバー (SD345) (起点側)

(取付間隔 @300)

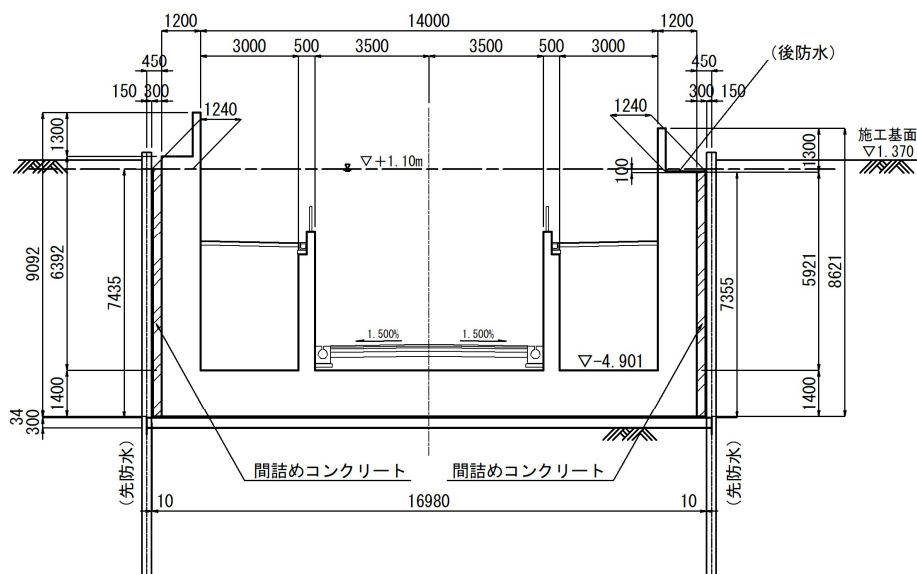
51 - D29 x 1000	=	51 x 1.000	=	257 kg
12 - D13 x 10000	=	12 x 10.000	=	119 kg
12 - D13 x 5500	=	12 x 5.500	=	<u>66 kg</u>
			Σ	= 442 kg

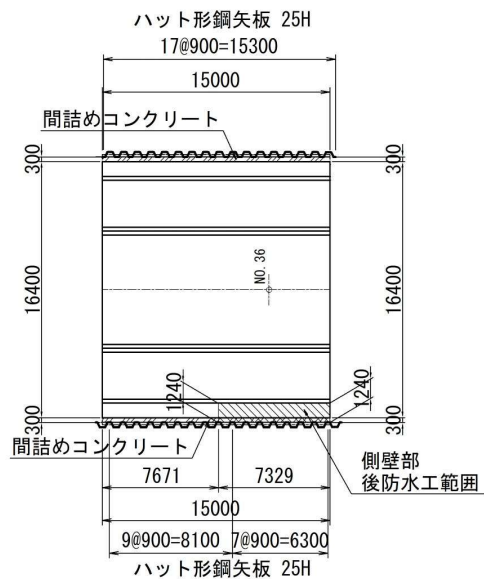
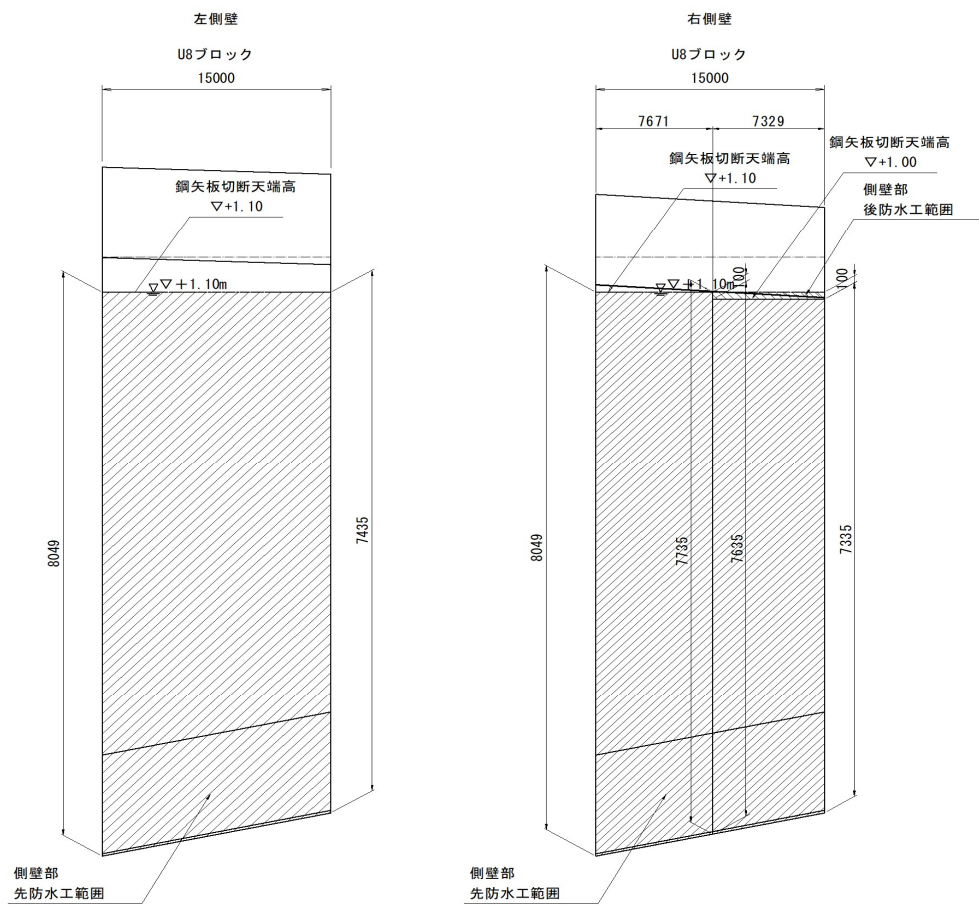
2-7 防水シート

U8ブロック
(起点側)



U8ブロック
(終点側)





後防水

右側壁

$$A 1 = 0.100 \times 7.329 = 0.73 \text{ m}^2$$

$$A 2 = 1.240 \times 7.329 = 9.09 \text{ ''}$$

$$\Sigma A = 9.82 \text{ m}^2$$

先防水

左側壁

$$A 3 = 1/2 \times (8.049 + 7.435) \times 15.000 = 116.13 \text{ m}^2$$

右側壁

$$A 4 = 1/2 \times (8.049 + 7.735) \times 7.671 = 60.54 \text{ ''}$$

$$A 5 = 1/2 \times (7.635 + 7.335) \times 7.329 = 54.86 \text{ ''}$$

$$\Sigma A = 231.53 \text{ m}^2$$

先防水

底板

$$A 6 = 16.980 \times 15.000 \times 1.001 = 254.95 \text{ m}^2$$

2-8 仮設付帯工

(1) 間詰めコンクリート (24-12-20)

断面積

$$\text{起点側断面積} \quad a1 = 8.015 \times 0.300 = 2.40 \text{ m}^2$$

$$a2 = 8.015 \times 0.300 = 2.40 \text{ m}^2$$

$$\text{右側壁高変化点断面積} \quad a1 = 7.666 \times 0.300 = 2.30 \text{ m}^2$$

$$a2 = 7.601 \times 0.300 = 2.28 \text{ m}^2$$

$$\text{終点側断面積} \quad a1 = 7.401 \times 0.300 = 2.22 \text{ m}^2$$

$$a2 = 7.301 \times 0.300 = 2.19 \text{ m}^2$$

$$V 1 = 1/2 \times (2.40 \text{ m}^2 + 2.22 \text{ m}^2) \times 15.000 = 34.65 \text{ m}^3$$

$$V 2 = 1/2 \times (2.40 \text{ m}^2 + 2.30 \text{ m}^2) \times 7.671 = 18.03 \text{ ''}$$

$$V 3 = 1/2 \times (2.28 \text{ m}^2 + 2.19 \text{ m}^2) \times 7.329 = 16.38 \text{ ''}$$

$$\Sigma V = 69.06 \text{ m}^3$$

(2) 間詰めコンクリート型枠 (一般型枠)

$$A 1 = 2.22 \text{ m}^2 + 2.19 \text{ m}^2 = 4.41 \text{ m}^2$$

$$A 2 = 0.300 \times 0.300 = 0.09 \text{ ''}$$

$$\Sigma A = 4.50 \text{ m}^2$$

(3) 保護ボード (t = 10mm)

左側壁

$$A 1 = 1/2 \times (8.049 + 7.435) \times 15.000 = 116.13 \text{ m}^2$$

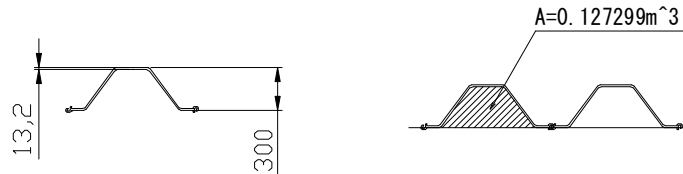
右側壁

$$A 2 = 1/2 \times (8.049 + 7.700) \times 7.671 = 60.41 \text{ ''}$$

$$A 3 = 1/2 \times (7.635 + 7.335) \times 7.329 = 54.86 \text{ ''}$$

$$\Sigma A = 231.40 \text{ m}^2$$

(4) 貧配合モルタル (ハット型鋼矢板 25H)



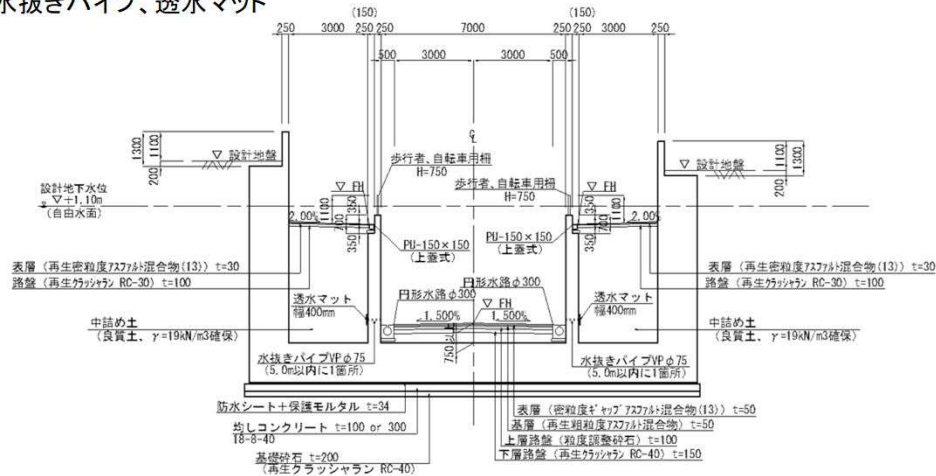
$$V 1 = 0.127299 \text{ m}^2 \times 1/2 \times (8.049 + 7.435) \times 17 = 16.75 \text{ m}^3$$

$$V 2 = 0.127299 \text{ m}^2 \times 1/2 \times (8.049 + 7.700) \times 8 = 8.02 \text{ ''}$$

$$V 3 = 0.127299 \text{ m}^2 \times 1/2 \times (7.635 + 7.335) \times 8 = 7.62 \text{ ''}$$

$$V = 32.39 \text{ m}^3$$

2-9 水抜きパイプ、透水マット



水抜きパイプ

$$VP \phi 75 \quad \text{etc } 5.000\text{m}$$

$$L = 0.500\text{m}$$

$$n/2 = 15.000\text{m} / 5.000\text{m} = 3.00 = 3$$

$$n = 6$$

透水マット (幅0.4m)

$$L = 15.000\text{m} \quad \times 2 = 30.000\text{m}$$

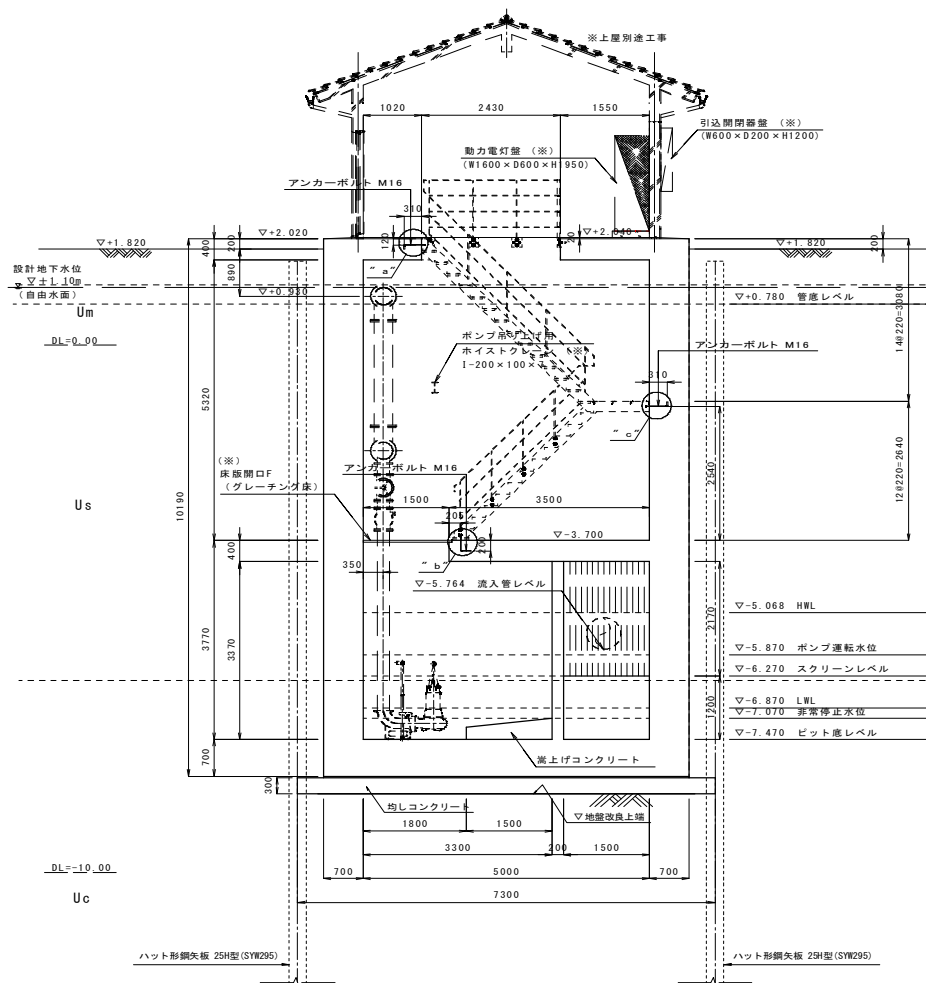
機場本体工(ポンプ室)躯体数量計算

1. 排水ポンプ施設躯体数量集計表

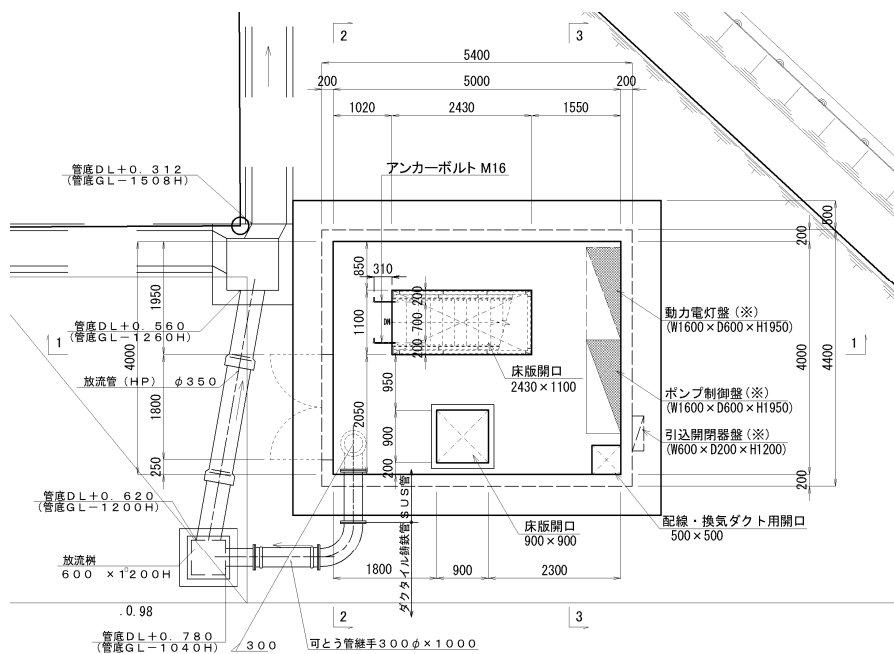
工 種	種 別	細 別	規格・区分	単 位	ポンプ室	摘 要
(現場打) ポンプ室	コンクリート	鉄筋構造物	24-12-20	m ³	176.0	
	型 枠	鉄筋構造物	一般型枠	m ²	457.1	
	嵩上コンクリート	無筋構造物	18-8-40	m ³	1.9	
	嵩上コン型枠	無筋構造物	一般型枠	m ²	0.9	
	コンクリート充填	無筋構造物	18-8-40	m ³	2.5	
	鉄 筋	SD345	D13	kg	4548	
			D16～D25	kg	8664	
			D29～D32	kg	-----	
			D35	kg	-----	
			合 計	kg	13212	
		SD295A	D10	kg	56	
			D13	kg	27	
			合 計	kg	83	
	足 場 工	枠組足場	H≤30m	掛m ²	152.7	
	支 保 工	パイプサポート	H<4.0m	空m ³	67.4	t≤120cm
		くさび結合	h≤30m	空m ³	106.4	t≤120cm
	防水シート	後防水	側 壁	m ²	68.6	
			底 版	m ²	-----	
			合 計	m ²	68.6	
		先防水	側 壁	m ²	180.4	
			底 版	m ³	39.9	
			合 計	m ³	220.3	
	仮設付帯工	間詰めコンクリート	24-12-20	m ³	52.2	
		型 枠	一般型枠	m ²	5.9	
		保護ボード	t = 10 mm	m ²	179.8	
		貧配合モルタル	1 : 3	m ³	23.7	
	工事用道路	舗 装		m ²	-----	
		浅層改良	高炉セメント	m ²	-----	
	作業土工	床堀	支保工下1.0mまで	m ³	167.4	領域A
			GL-5.0まで	m ³	201.3	領域B
			GL-5.0以深	m ³	359.3	領域C
		埋戻し	最大幅4.0m以上	m ³	278.5	
		基面整正		m ²	73.7	
		残土処分		m ³	-----	土工配分表より
	基礎材	再生砕石	RC-40	m ²	-----	
				m ³	-----	
	均しコンクリート	無筋構造物	18-8-40	m ²	73.7	
				m ³	22.1	t=30cm
	同 型 枠	無筋構造物	均し	m ²	-----	

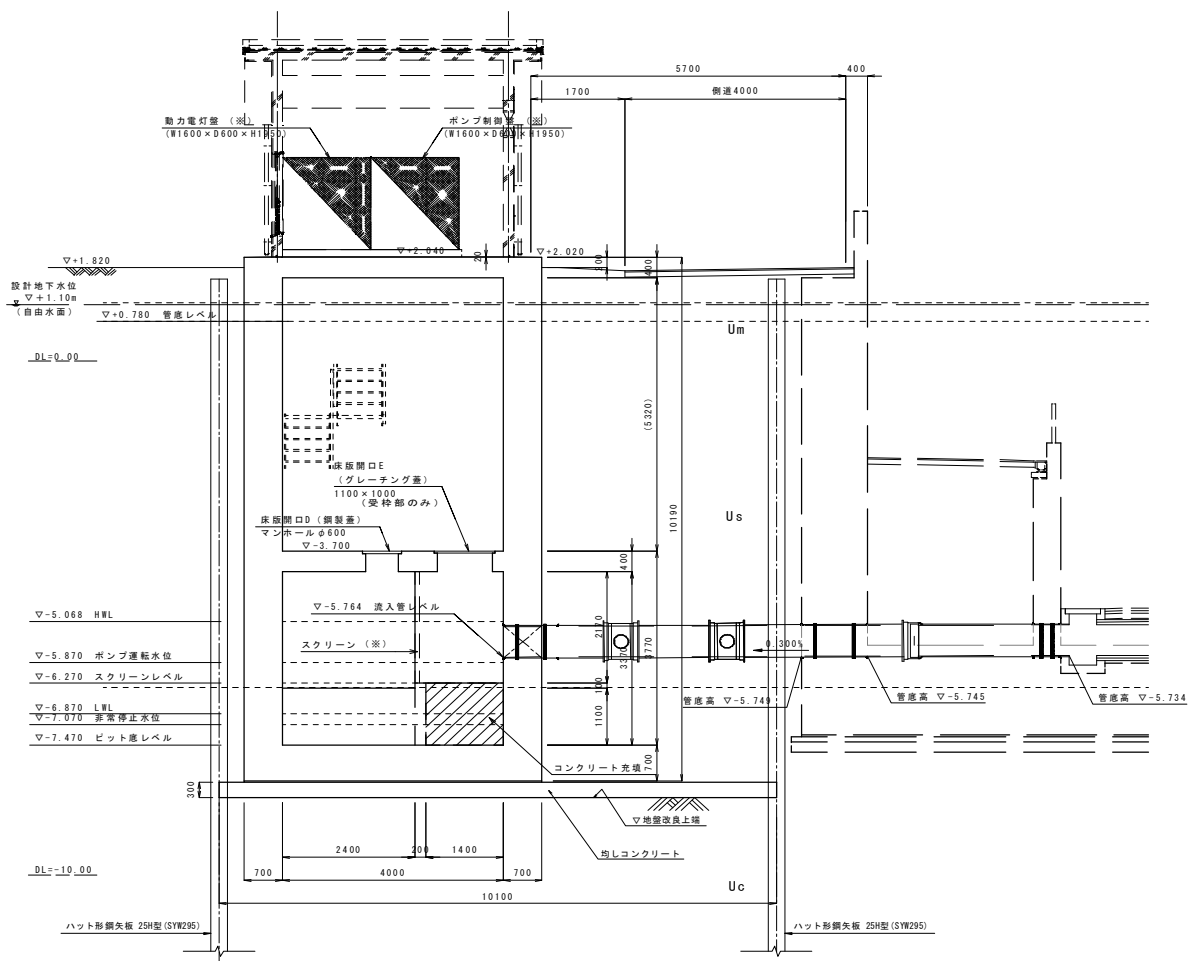
2. 排水ポンプ施設躯体数量計算書

2-1 形状図

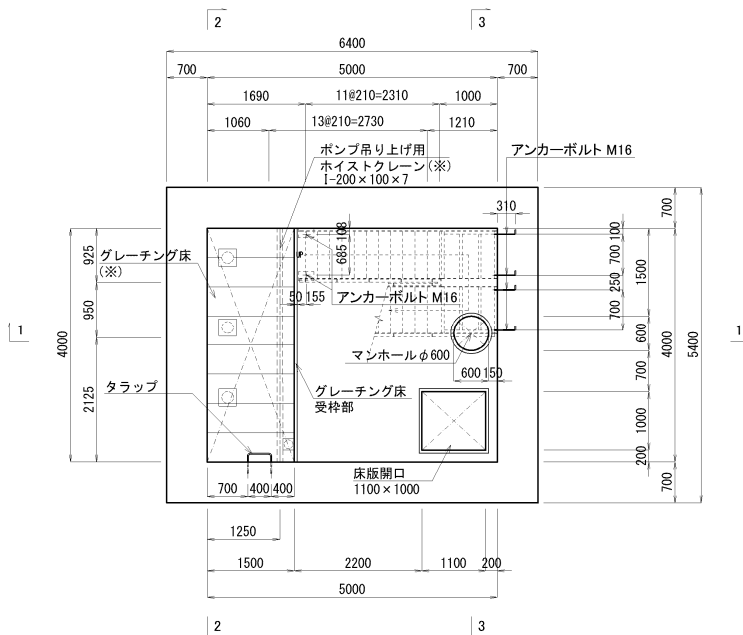


地上階平面図





中層階平面図



2-2 コンクリート (24-12-20)

(1) 本体

縦 壁

$$V1 = (6.400 \times 5.400 - 5.000 \times 4.000) \times 9.490 = 138.17 \text{ m}^3$$

横断管控除

$$V2 = - (1/4 \times \pi \times 0.631^2 \times 0.700) = -0.22 \text{ ''}$$

放流管控除

$$V3 = - (1/4 \times \pi \times 0.319^2 \times 0.700) = -0.06 \text{ ''}$$

仕切り中壁

$$V4 = 2.400 \times 1.100 \times 0.200 = 0.53 \text{ ''}$$

$$V5 = 1.600 \times 3.370 \times 0.200 = 1.08 \text{ ''}$$

$$V6 = 1.500 \times 1.200 \times 0.200 = 0.36 \text{ ''}$$

底 版

$$V7 = 6.400 \times 5.400 \times 0.700 = 24.19 \text{ ''}$$

$$V = 164.05 \text{ m}^3$$

(2) 地上階床版

$$V1 = 5.000 \times 4.000 \times 0.400 = 8.00 \text{ m}^3$$

コンクリート増厚(20mm)

$$V2 = 5.240 \times 4.240 \times 0.020 = 0.44 \text{ ''}$$

$$V3 = 0.580 \times 0.020 \div 2 \times (4.240 + 5.240) \times 2 + 0.580 \times 0.580 \div 2 \times 0.020 \div 3 \times 8 = 0.12 \text{ ''}$$

床版開口控除

$$V4 = - (2.430 \times 1.100 \times 0.420) = -1.12 \text{ ''}$$

$$V5 = - (0.900 \times 0.900 \times 0.420) - 0.095 \times (1.090 \times 1.090 - 0.900 \times 0.900) = -0.38 \text{ ''}$$

$$V6 = - (0.500 \times 0.500 \times 0.420) = -0.11 \text{ ''}$$

$$V = 6.95 \text{ m}^3$$

(3) 中層階床版

$$V1 = 5.000 \times 4.000 \times 0.400 = 8.00 \text{ m}^3$$

床版開口控除

$$V2 = - (1.500 \times 4.000 \times 0.400) - (4.000 \times 0.050 \times 0.035) = -2.41 \text{ ''}$$

$$V3 = - (1.100 \times 1.000 \times 0.400) - 0.035 \times (1.150 \times 1.050 - 1.100 \times 1.000) = -0.44 \text{ ''}$$

マンホール控除

$$V4 = - (1/4 \times \pi \times 0.600^2 \times 0.400) - (1/4 \times \pi \times 0.710^2 \times 0.045) = -0.13 \text{ ''}$$

$$V = 5.02 \text{ m}^3$$

(4) コンクリート合計

$$\Sigma V = 164.05 \text{ m}^3 + 6.95 \text{ m}^3 + 5.02 \text{ m}^3 = 176.02 \text{ m}^3$$

2-3 型枠 (一般型枠)

(1) 本体

縦 壁

縦壁外側

$$A 1 = (6.400 + 5.400) \times 9.490 \times 2 = 223.96 \text{ m}^2$$

縦壁内側

$$A 2 = (5.000 + 4.000) \times 9.490 \times 2 = 170.82 \text{ ''}$$

地上階床版

$$A 3 = - (5.000 + 4.000) \times 0.400 \times 2 = -7.20 \text{ ''}$$

$$A 4 = (0.500 + 0.500) \times 0.400 = 0.40 \text{ ''}$$

中層床版控除

$$A 5 = - (3.500 \times 2 + 4.000) \times 0.400 = -4.40 \text{ ''}$$

横断管控除

$$A 6 = - (1/4 \times \pi \times 0.631^2) \times 2 = -0.63 \text{ ''}$$

放流管控除

$$A 7 = - (1/4 \times \pi \times 0.319^2) \times 2 = -0.16 \text{ ''}$$

仕切り中壁

$$A 9 = 2.400 \times 1.100 \times 2 = 5.28 \text{ ''}$$

$$A 10 = 1.600 \times 3.370 \times 2 - 1.200 \times 0.200 = 10.54 \text{ ''}$$

$$A 11 = 1.500 \times 1.200 \times 2 = 3.60 \text{ ''}$$

$$A 12 = 2.270 \times 0.200 = 0.45 \text{ ''}$$

底 版

$$A 13 = (6.400 + 5.400) \times 0.700 \times 2 = 16.52 \text{ ''}$$

$$A = 419.18 \text{ m}^2$$

(2) 地上階床版

$$\begin{aligned} A 1 &= 5.000 \times 4.000 &= 20.00 \text{ m}^2 \\ \text{床版開口控除} \\ A 2 &= - (2.430 \times 1.100) &= -2.67 \text{ ''} \\ A 3 &= (2.430 + 1.100) \times 0.420 \times 2 &= 2.97 \text{ ''} \\ A 4 &= - (0.900 \times 0.900) &= -0.81 \text{ ''} \\ A 5 &= (0.900 + 0.900) \times 0.420 \times 2 &= 1.51 \text{ ''} \\ A 6 &= - (0.500 \times 0.500) &= -0.25 \text{ ''} \\ A 7 &= (0.500 + 0.500) \times 0.420 + (0.500 + 0.500) \times 0.020 &= 0.44 \text{ ''} \\ \hline A &= 21.19 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

(3) 中層階床版

$$\begin{aligned} A 1 &= 5.000 \times 4.000 &= 20.00 \text{ m}^2 \\ \text{床版開口控除} \\ A 2 &= - (1.500 \times 4.000) &= -6.00 \text{ ''} \\ A 3 &= (4.000 \times 0.400) &= 1.60 \text{ ''} \\ A 4 &= - (1.100 \times 0.900) &= -0.99 \text{ ''} \\ A 5 &= (1.100 + 0.900) \times 0.400 \times 2 &= 1.60 \text{ ''} \\ \text{マンホール控除} \\ A 2 &= - (1/4 \times \pi \times 0.600^2) &= -0.28 \text{ ''} \\ \text{マンホール断面} \\ A 2 &= \pi \times 0.600 \times 0.400 &= 0.75 \text{ ''} \\ \hline A &= 16.68 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

(4) 型枠合計

$$\Sigma V = 419.18 \text{ m}^2 + 21.19 \text{ m}^2 + 16.68 \text{ m}^2 = 457.05 \text{ m}^2$$

2-4 嵩上げコンクリート (18-8-40)

(1) コンクリート

$$V = 1/2 \times (0.224 + 0.400) \times 1.500 \times 4.000 = 1.87 \text{ m}^3$$

(2) 型 枠

$$A = 0.224 \times 4.000 = 0.90 \text{ m}^2$$

2-5 コンクリート充填 (18-8-40)

コンクリート

$$V = 1.500 \times 1.400 \times 1.200 = 2.52 \text{ m}^3$$

2-6 鉄筋

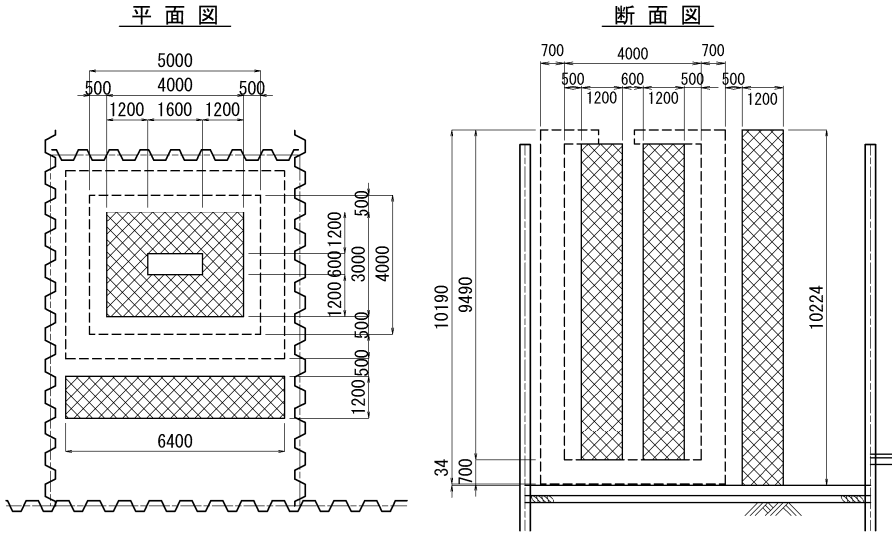
(SD345)

鉄筋径		単位	本 体 工	地上階床版	中層階床版	合 計
D 13		kg	4440	64	44	4548
D 16 (D 25	D 16	kg	1102	431	435	1968
	D 19		1929	528	170	2627
	D 22		-----	-----	-----	-----
	D 25		4069	-----	-----	4069
	計		7100	959	605	8664
D 29 (D 32	D 29	kg	-----	-----	-----	-----
	D 32		-----	-----	-----	
	計		-----	-----	-----	
合 計		kg	11540	1023	649	13212

(SD295A)

鉄筋径	単位	地上階建築壁
D 10	kg	56
D 13	kg	27
合 計	kg	83

2-7 足場工



枠組足場 $H \leq 30\text{m}$

側壁内側

$$A 1 = 2 \times (4.000 + 0.600) \times 9.490 = 87.3 \text{ 掛m}^2$$

側壁外側

$$A 2 = 6.400 \times 10.224 = 65.4 \text{ 掛m}^2$$

$$\Sigma A = 152.7 \text{ 掛m}^2$$

2-8 支保工

パイプサポート支保工 $H < 4.0\text{m}$ ($t \leq 120\text{cm}$)

下層階

$$V1 = 5.000 \times 4.000 \times 3.370 = 67.4 \text{ 空m}^3$$

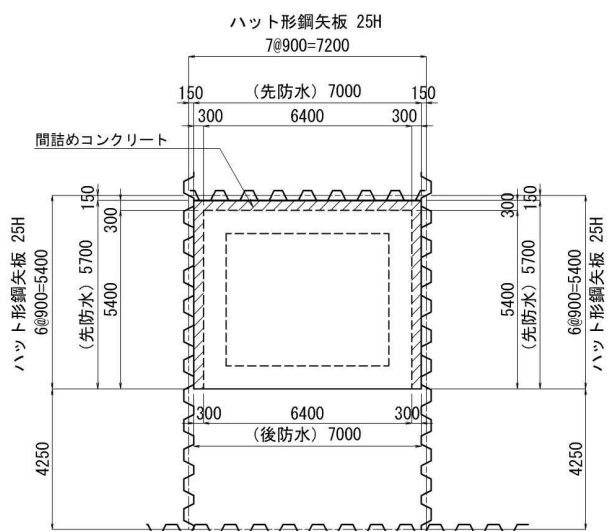
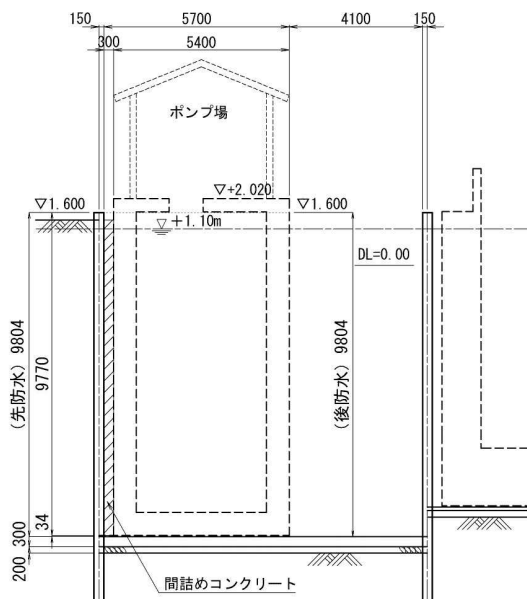
くさび結合支保工 $h \leq 30\text{m}$ ($t \leq 120\text{cm}$)

中層階

$$V2 = 5.000 \times 4.000 \times 5.320 = 106.4 \text{ 空m}^3$$

$$V = 173.8 \text{ 空m}^3$$

2-9 防水シート



後防水

縦壁

$$A1 = 7.000 \times 9.804 = 68.63 \text{ m}^2$$

先防水

底板

$$A2 = 5.700 \times 7.000 = 39.90 \text{ m}^2$$

縦壁

$$A3 = (5.700 + 7.000 + 5.700) \times 9.804 = 180.39 \text{ m}^2$$

$$\Sigma A = 220.29 \text{ m}^2$$

2-10 仮設付帯工

(1) 間詰めコンクリート (24-12-20)

$$V = (5.700 + 6.400 + 5.700) \times 9.770 \times 0.300 = 52.17 \text{ m}^3$$

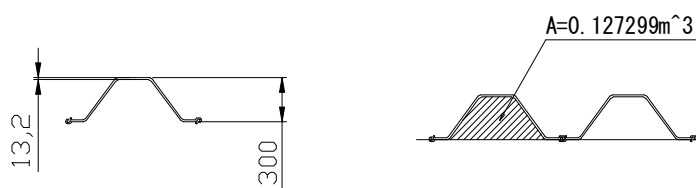
(2) 間詰めコンクリート型枠 (一般型枠)

$$A = 2 \times 0.300 \times 9.770 = 5.86 \text{ m}^2$$

(3) 保護ボード (t = 10mm)

$$A = (5.700 + 7.000 + 5.700) \times 9.770 = 179.77 \text{ m}^2$$

(4) 貧配合モルタル (ハット型鋼矢板 25H)



$$V = 0.127299 \text{ m}^2 \times 9.804 \times (6 + 7 + 6) = 23.71 \text{ m}^3$$

3. 終点側土工計算書

(1) 掘削

単位 m3

位置	掘削区分						備考
	A	B		C 砂質土	C 粘性土	C合計	
	支保工下 1.0mまで	GL- -5.0mまで		GL- -5.0m以深	GL- -5.0m以深		
U7ピット部	167.4	201.3		214.7	144.6	359.3	
小計	167.4	201.3		214.7	144.6	359.3	
合計	728.0						

(2) 埋戻し

単位 m3

位置	区分 C	備考
	W2<4.0	
ピット部	278.5	
合計	278.5	

(3) 残土処分

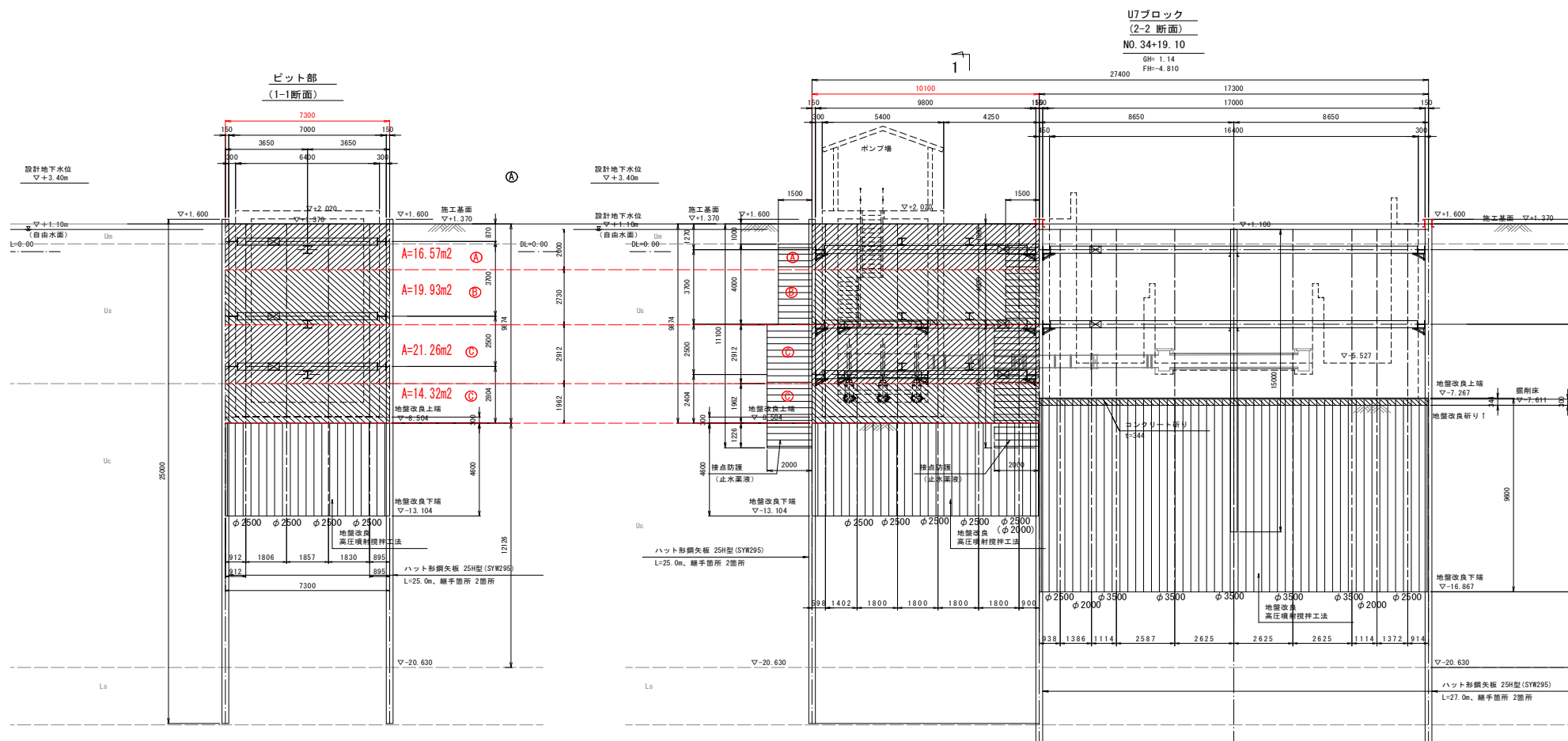
土量配分表より

4. ピット部 掘削工

(1) 床掘り計算

	A(m2) m2	延長(m) m	土量 m3	備考
掘削区分A (1段支保工下1.0mまで)	16.57	10.1	167.4	
掘削区分B (GL-5.0mまで)	19.93	10.1	201.3	
掘削区分C (GL-5.0m以下) 砂質土	21.26	10.1	214.7	
掘削区分C (GL-5.0m以下) 粘性土	14.32	10.1	144.6	
合計			728.0	

(2) 掘削面積図



(3) 埋戻し工

埋戻し区分 A 4.0m以上

辺長		平面積 m2	高さ m	V m3	備考
B1 (m)	B2 (m)				
4.25	7.30	31.03	2.050	63.6	
4.25	7.30	31.03	2.200	68.3	
4.25	7.30	31.03	4.724	146.6	
				278.5	

盛替えコンクリートt = 300 2箇所控除

5. 均しコン・基礎材

(1)コンクリート(18-8-40)

位置	測点	距離 m	幅 m	面積 m2	施工厚 m	体積 m3	備考
U7ピット部		7.300	10.100	73.73	0.30	22.12	
合計				73.7		22.1	

(2) 基礎材(RC-40)

位置	測点	距離 m	幅 m	面積 m2	施工厚 m	体積 m3	備考
U7ピット部		7.300	10.100	73.73	0.00	0.00	
合計				73.7		0.0	

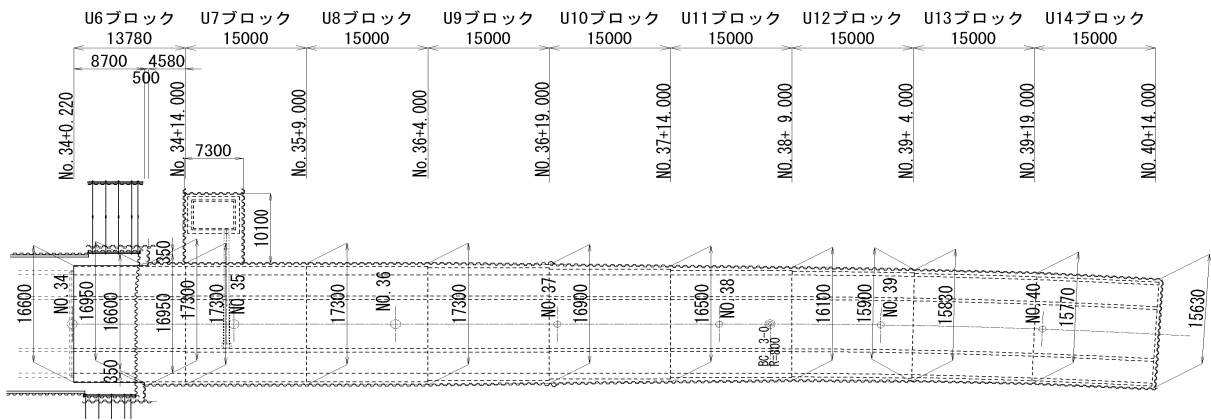
(3) 基面整正

均しコンクリート底面積より

U7ピット部

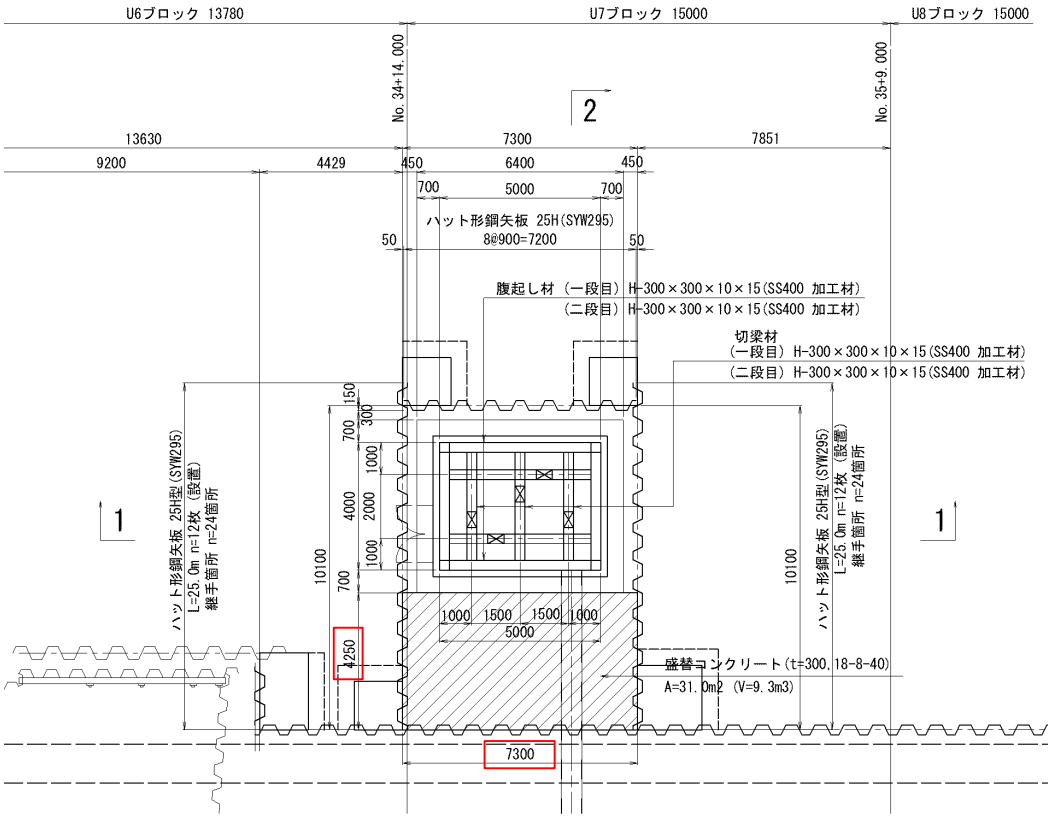
A = 73.7 m²

平 面 図

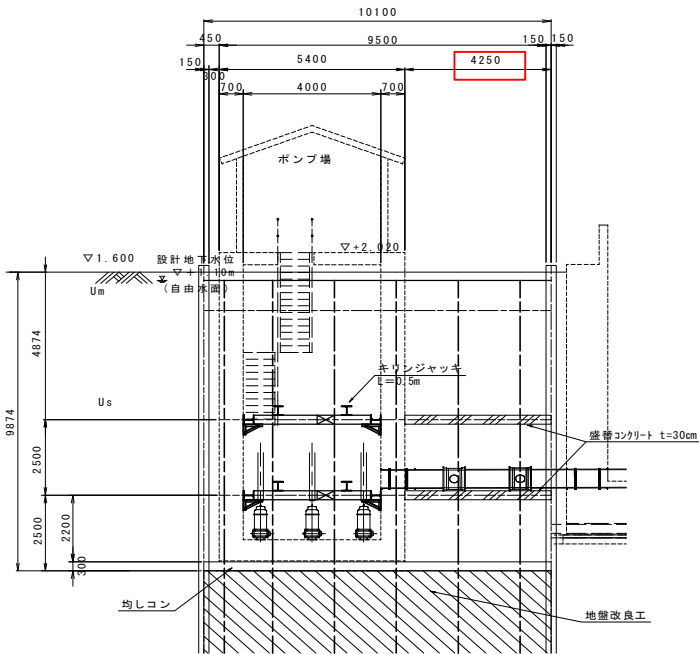


(4) 埋戻し図

平面図



断面図



盛替えコンクリート控除

$4.874 - 0.15 = 4.724$

$2.500 - 0.30 = 2.200$

$2.200 - 0.15 = 2.050$

排水構造物工数量計算

排水構造物工 数量集計表

[illegible]

管渠工数量集計表

種 別：管渠工

[illegible]

延長調書

名称：フレキャスト管渠
区分：
規格：重圧管D600-2

單位：m

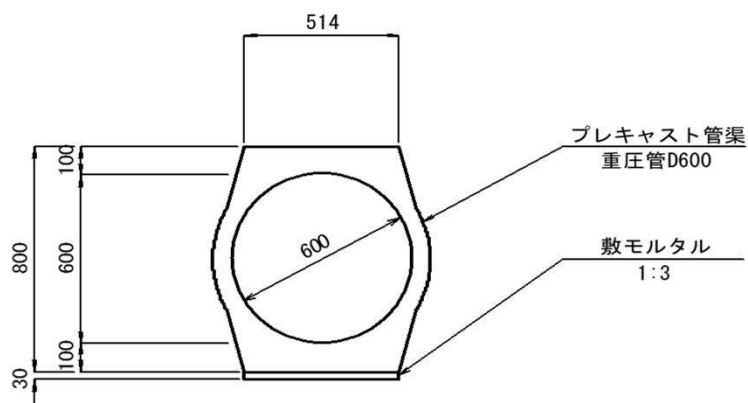
[illegible]

單位數量計算書

細別：プレキャスト管渠
規格：重圧管D600-2

10.000m当り

略 圖

[illegible]

延長調書

名称：塩ビ管
区分：
規格：VP200

單位：m

測 点	数 量	摘 要
NO. 34+ 2.05 付近 左	3.5	U6ブロック φ 200用90° エルボ N=2
NO. 35+ 3.00 付近 左	4.2	U7ブロック φ 200用90° エルボ N=2
NO. 34+ 2.05 付近 右	3.5	U6ブロック φ 200用90° エルボ N=2
NO. 35+ 3.00 付近 右	4.2	U7ブロック φ 200用90° エルボ N=2
合 計	15.4	φ 200用90° エルボ N=8個

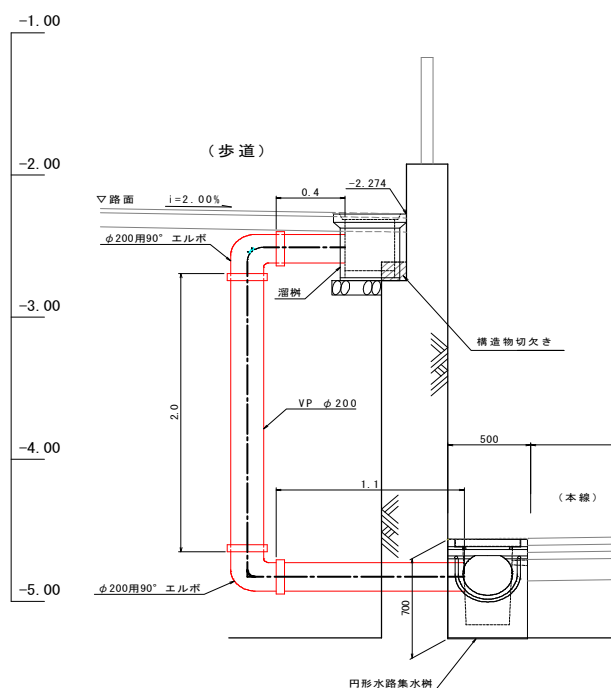
單位數量計算書

細別：塩ビ管
規格：VP200

1箇所当り

略 义

NO. 34+2. 05

[illegible]

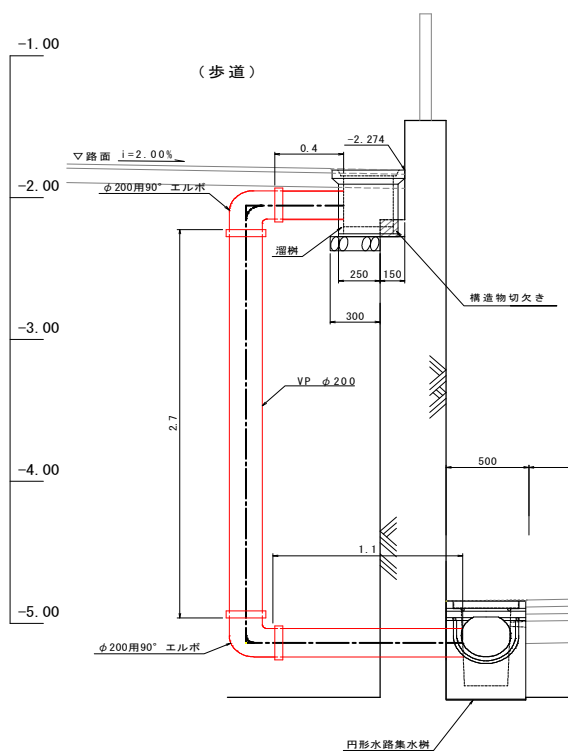
單位數量計算書

細別：塩ビ管
規格：VP200

1箇所当り

略 义

NO. 35+3.00

[illegible]

横断水路工数量集計表

種 別：横断水路工

[illegible]

延長調書

名称：横断水路工
区分：
規格：ダクタイル鋳鉄管 φ 600

單位：m

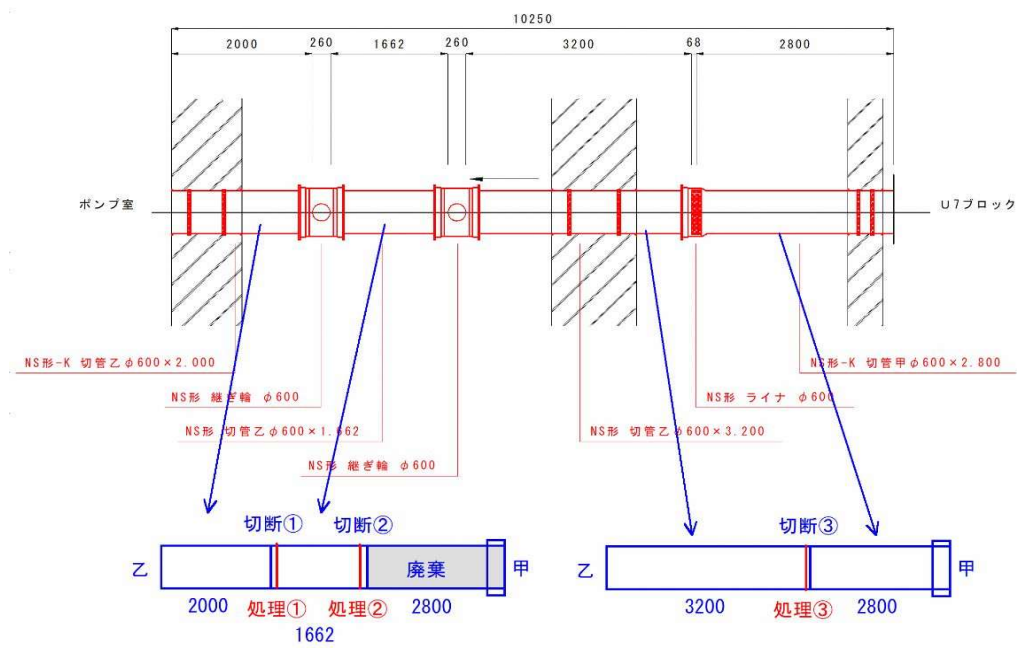
[illegible]

単位数量計算書

細 別：横断水路工
規 格：ダクトイル鋳鉄管 φ 600

1ヶ所当り

略 図



材料／規格	算 式	単 位	数 量
ダクトイル鋳鉄管 機械布設 φ 600		m	10.250
ダクトイル鋳鉄管 NS型 継手工 φ 600		箇所	5
ダクトイル鋳鉄管 NS型 切断工 φ 600		箇所	3
ダクトイル鋳鉄管 NS型 挿し口加工 φ 600		箇所	3
ダクトイル鋳鉄管 NS型-K φ 600×6000 内面モルタルライニング	切管甲L2800+切管乙L3200 切管乙L2000+切管乙L1662	本	2
ダクトイル鋳鉄管 NS型 継ぎ輪 φ 600		本	2
管廻り防水工 φ 600		箇所	3
非加硫ブチルゴム系 止水板 (管廻りタイプ) コーキング	(スパンシーラ) t20mm×W50mm L=1982mm 6ヶ所 L=φ 631×π=1982mm L=1.982×6=11.892m L=1982mm 6ヶ所 L=φ 631×π=1982mm L=1.982×6=11.892m	m	11.9
		m	11.9

集水枴工数量集計表

種 別：集水斫工

[illegible]

書調所箇

名 称：G1集水枰
区 分：
規 格：G1-B500-L800-H967

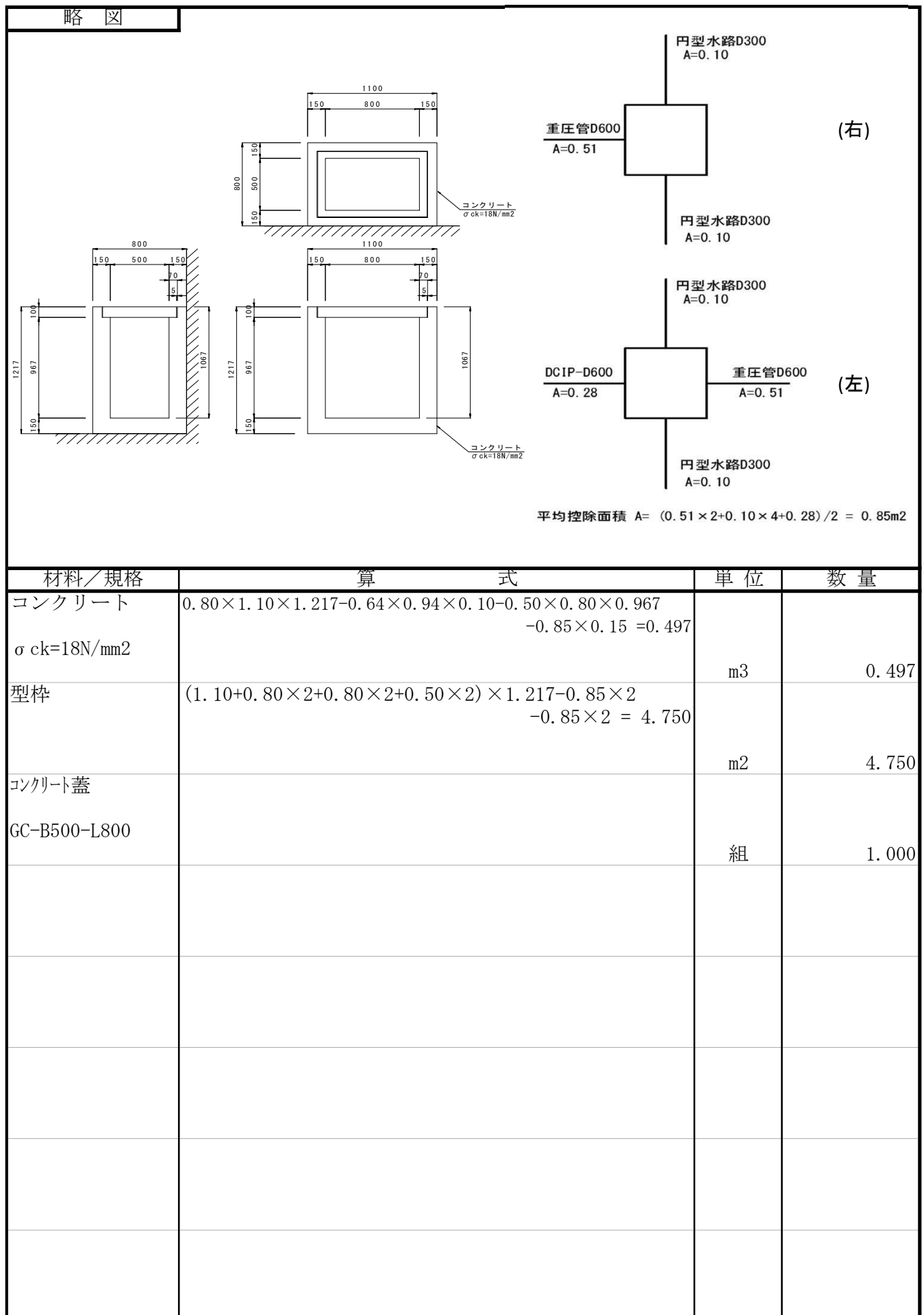
單位：箇所

[illegible]

單位數量計算書

細別：集水枰
規格：G1-B500-L800-H967

1ヶ所当り



書調所箇

名 称：G1集水桷(放流桷)
区 分：
規 格：G1-B600-L600-H1500

單位：箇所

[illegible]

単位数量計算書

細 別：集水桝(放流桝)
 規 格：G1-B600-L600-H1500

1ヶ所当り

略 図

管直径
① $0.35+0.032 \times 2=0.414$

取付管控除(コンクリート)
① $(3.14 \times 0.414^2)/4 \approx 0.135$
② $(3.14 \times 0.322^2)/4 \approx 0.081$

取付管控除(型枠)
 $0.216 \times 2 \approx 0.432\text{m}^2$

材料／規格	算 式	単 位	数 量
コンクリート	$1.00 \times 1.00 \times 1.60 - 0.60 \times 0.60 \times 1.45 - 0.04 = 1.038$	m3	1.038
$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$			
型枠	$1.00 \times 1.60 \times 4 + 0.60 \times 1.60 \times 4 - 0.43 = 9.810$	m2	9.810
基礎砕石	$1.10 \times 1.10 = 1.210$	m2	1.210
RC-40 t=100mm			
鋳鉄製マンホールふた		組	1.000
MHB 600			

延 長 調 書

名 称	プレキャスト集水桝		規 格	300-300-360	
左 側			右 側		
位 置	箇所	摘 要	位 置	箇所	摘 要
No.34+2.05	1.0		No.34+2.05	1.0	
No.35+3.00	1.0		No.35+3.00	1.0	

延 長 調 書

名 称			規 格		
左 側			右 側		
位 置	延 長	摘 要	位 置	延 長	摘 要

機器及び直材調書(1/1)

[illegible]

屋内配管拾い・集計表 (350φ以下) (1/1)

管 名 称	吐出管(SUS管)	スケルトンNo.	
-------	-----------	----------	--

[illegible]

SUS管弁類集計表 (350 φ 以下) (1/1)

仕切弁 (屋内露出)

口径 (φ)	スケルトンNo.								計	単位重量	合計重量
										(kg)	(kg)
75											
100											
150											
200											
250											
300											
350											

逆止弁（屋内露出）

口径 (φ)	スケルトンNo.								計	単位重量 (kg)	合計重量 (kg)
75											
100											
150											
200											
250											
300											
350											

可 撓 管 (屋內露出)

口径 (φ)	スケルトンNo.								計	単位重量 (kg)	合計重量 (kg)
75											
100											
150											
200											
250											
300											
350											

仕切弁 (地中埋設)

口径 (φ)	スケルトンNo.								計	単位重量 (kg)	合計重量 (kg)
75											
100											
150											
200											
250											
300											
350											

逆止弁（地中埋設）

口径 (φ)	スケルトンNo.								計	単位重量	合計重量
										(kg)	(kg)
75											
100											
150											
200											
250											
300											
350											

可 撓 管 （地中埋設）

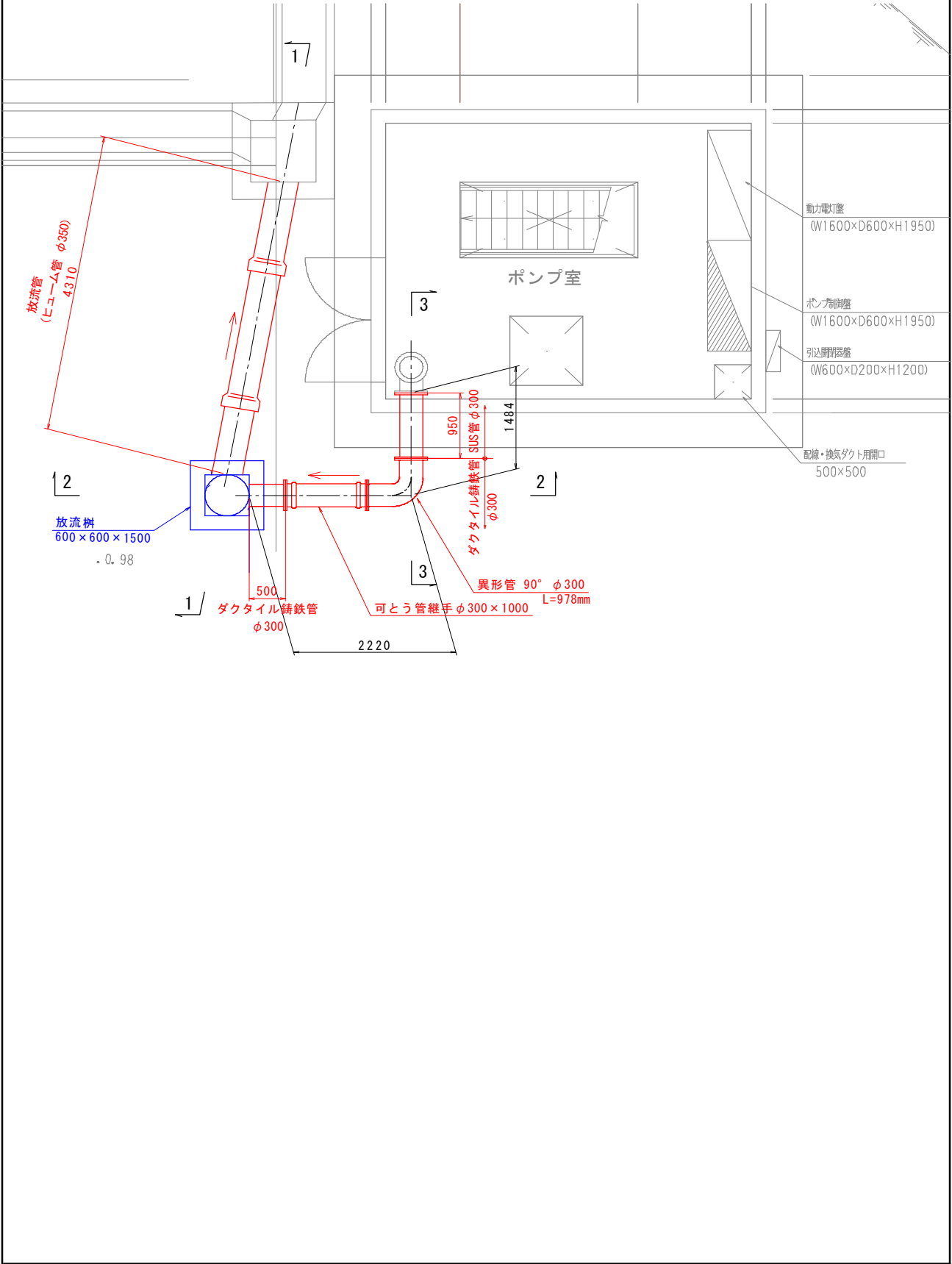
口径 (φ)	スケルトンNo.								計	単位重量 (kg)	合計重量 (kg)
75											
100											
150											
200											
250											
300	1								1		
350											

屋外排水管拾い・集計表 (1/1)

屋外排水管(遠心力鉄筋コンクリート管)・ダクトイル鋳鉄管

[illegible]

ポンプ室部 管渠工 平面図

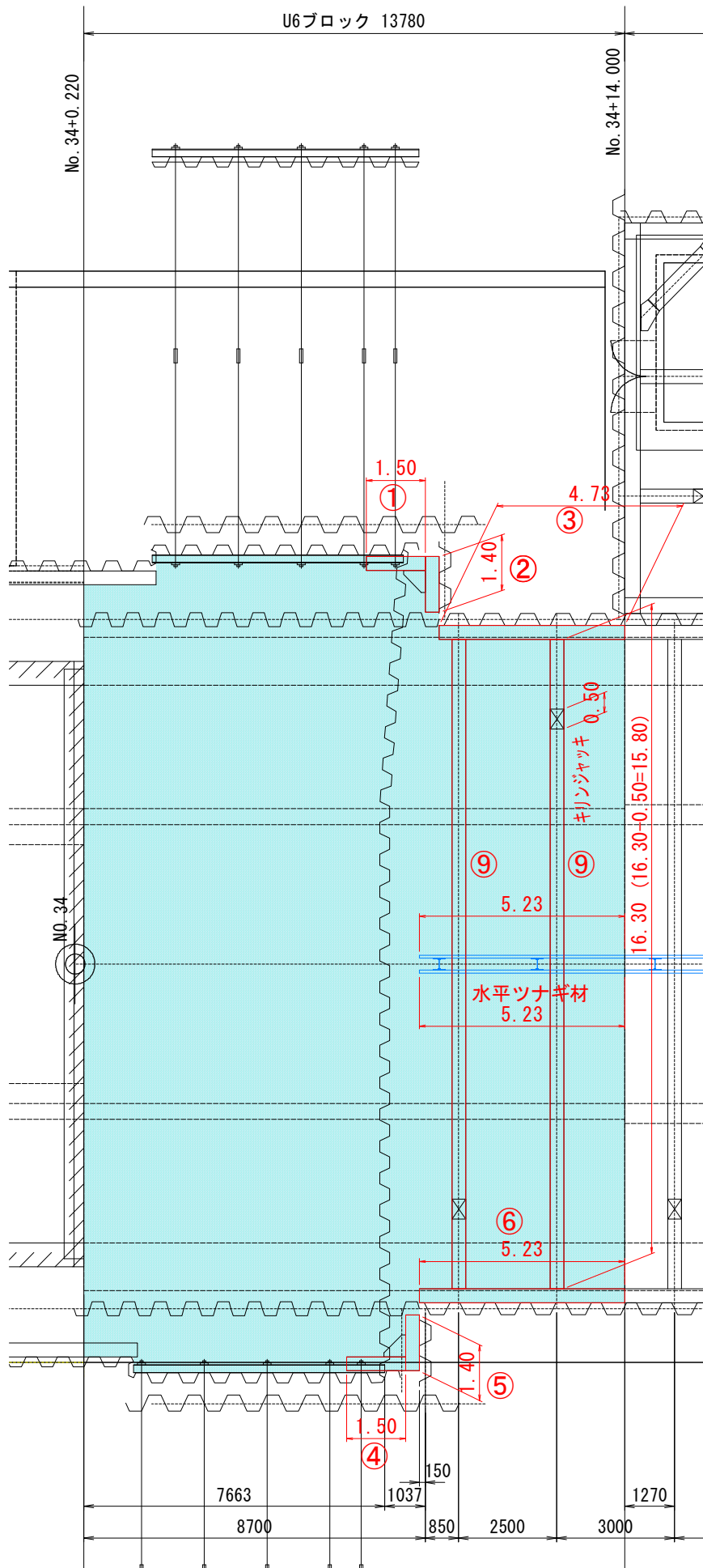


仮設工数量計算

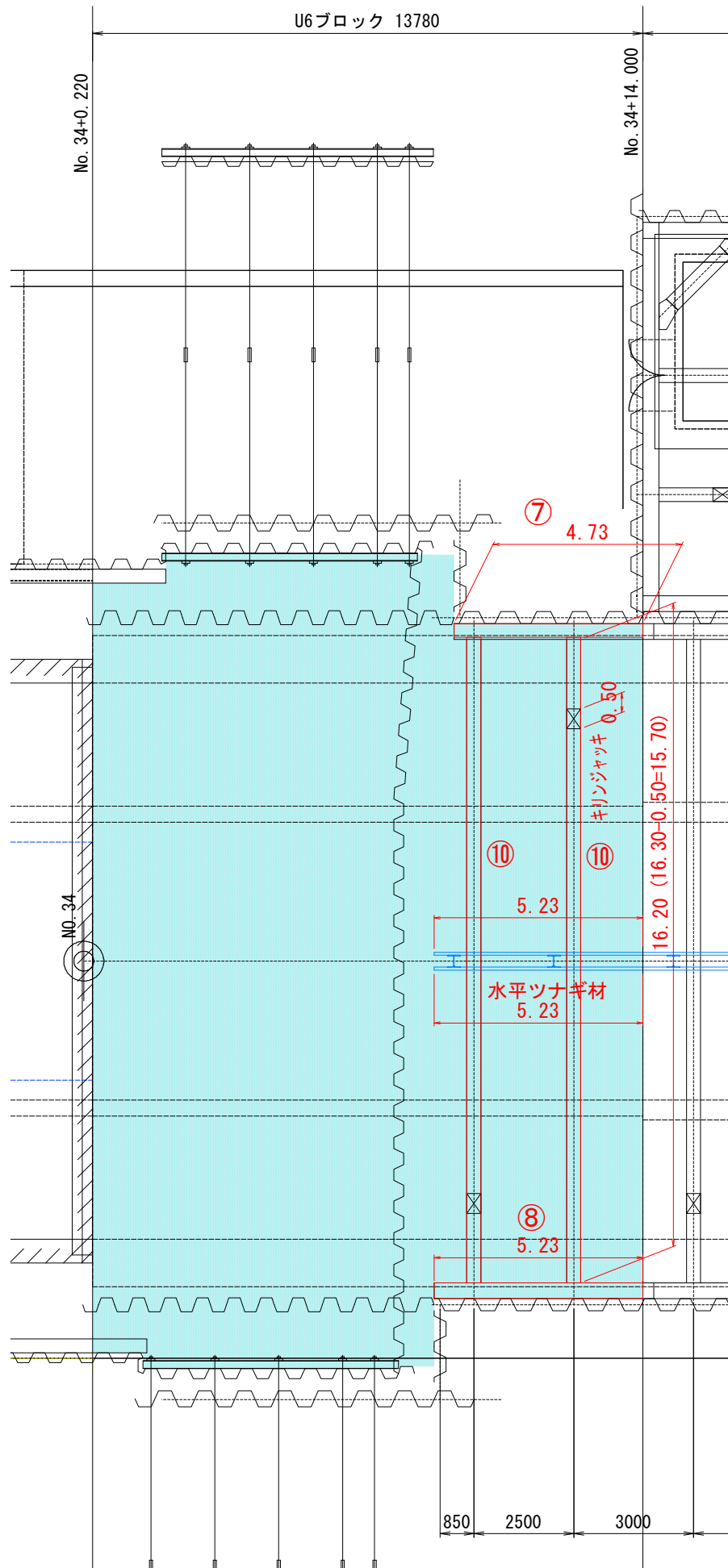
[illegible][illegible]

[illegible]

(第1段切梁・腹起し図 U6)

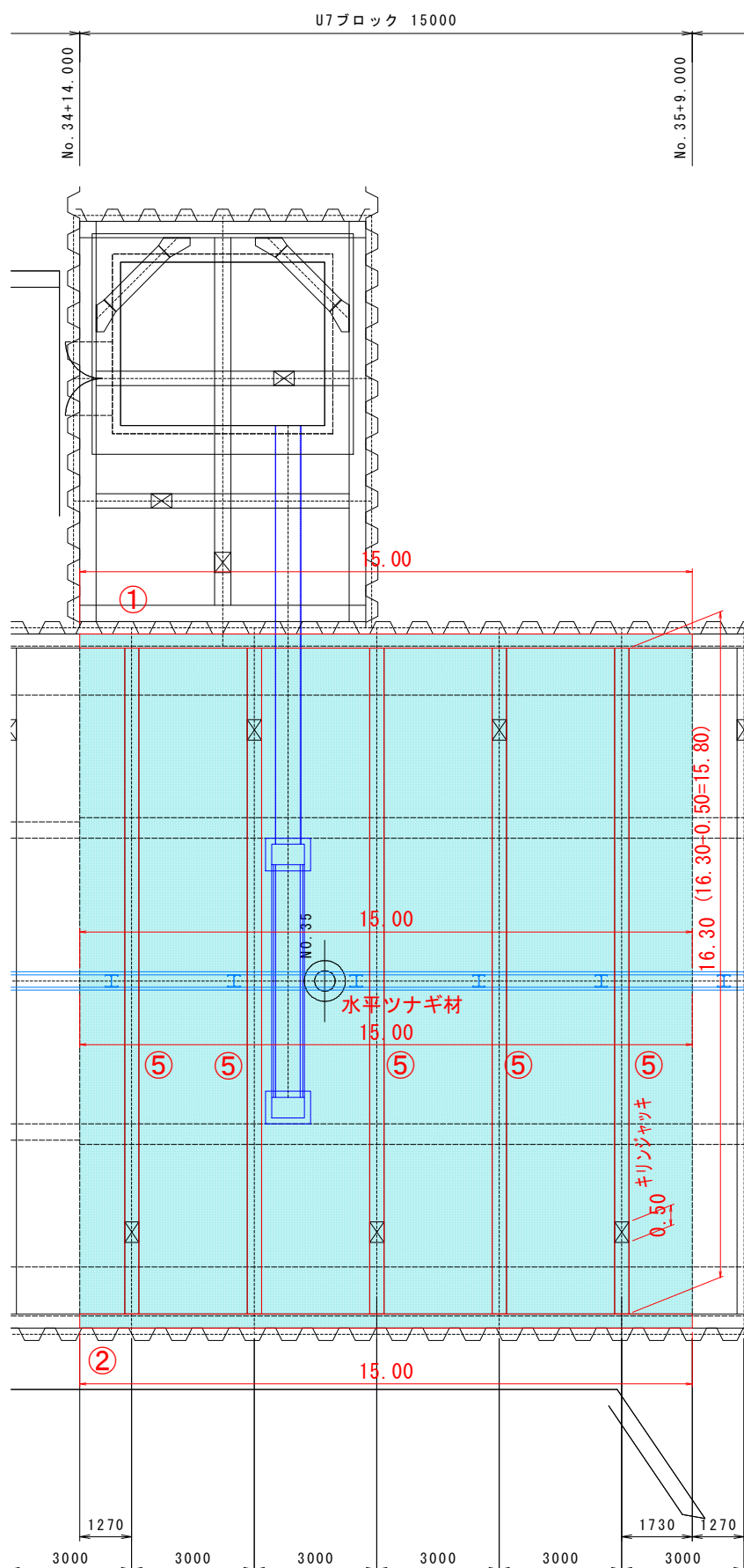


(第2段切梁・腹起し図 U6)



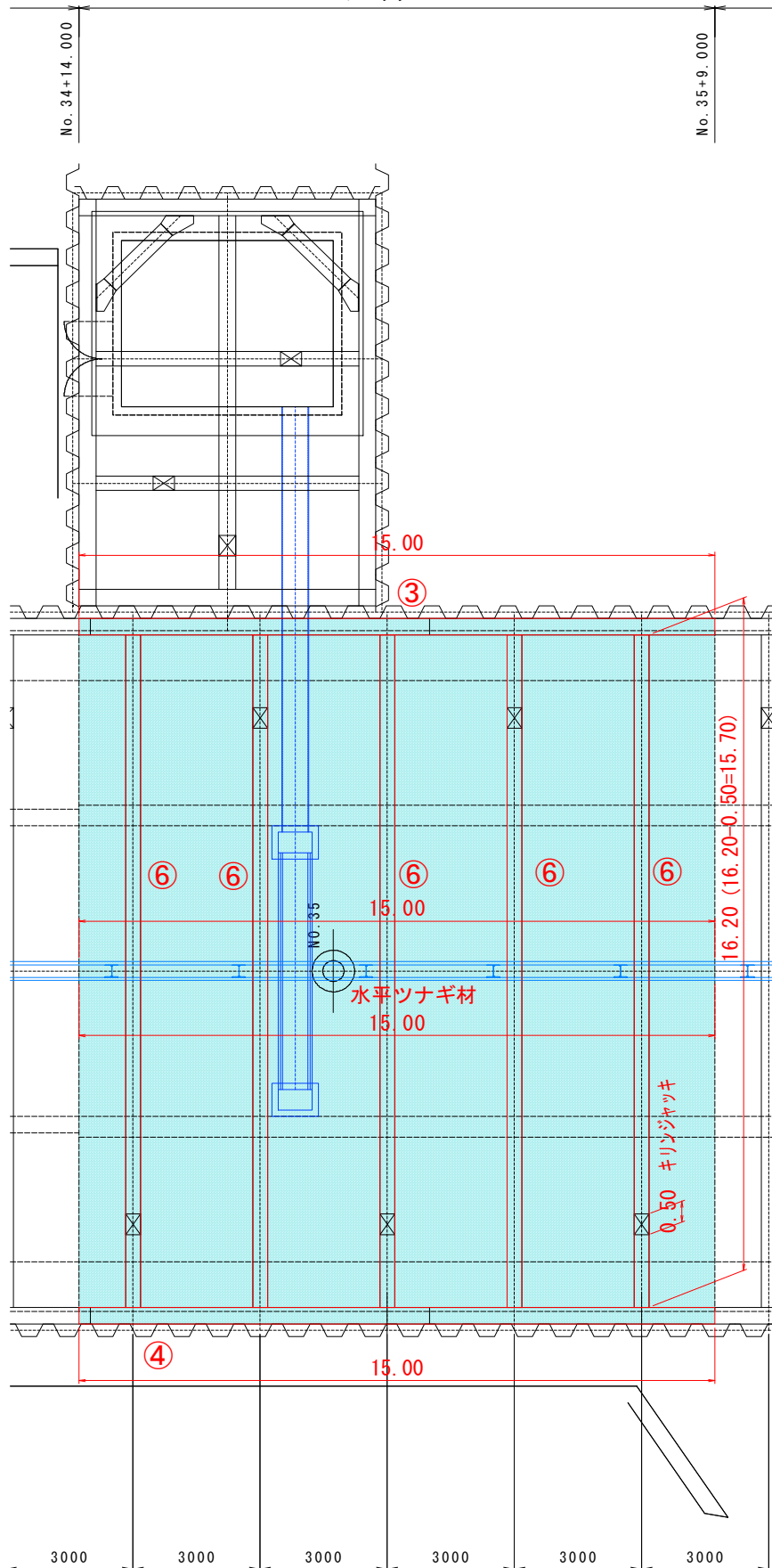
[illegible]

(第1段切梁・腹起し図 U7)



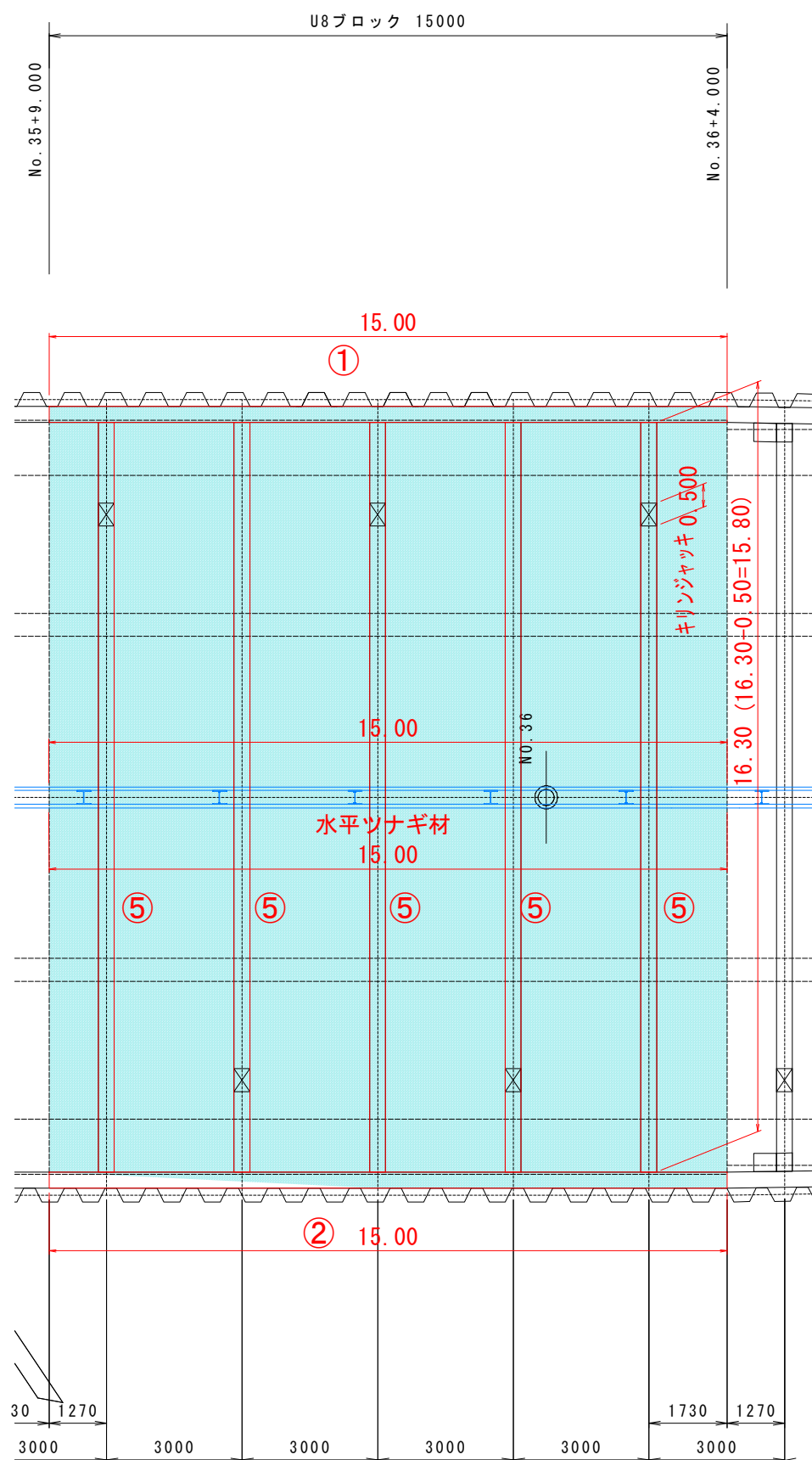
(第2段切梁・腹起し図 U7)

U7ブロック 15000

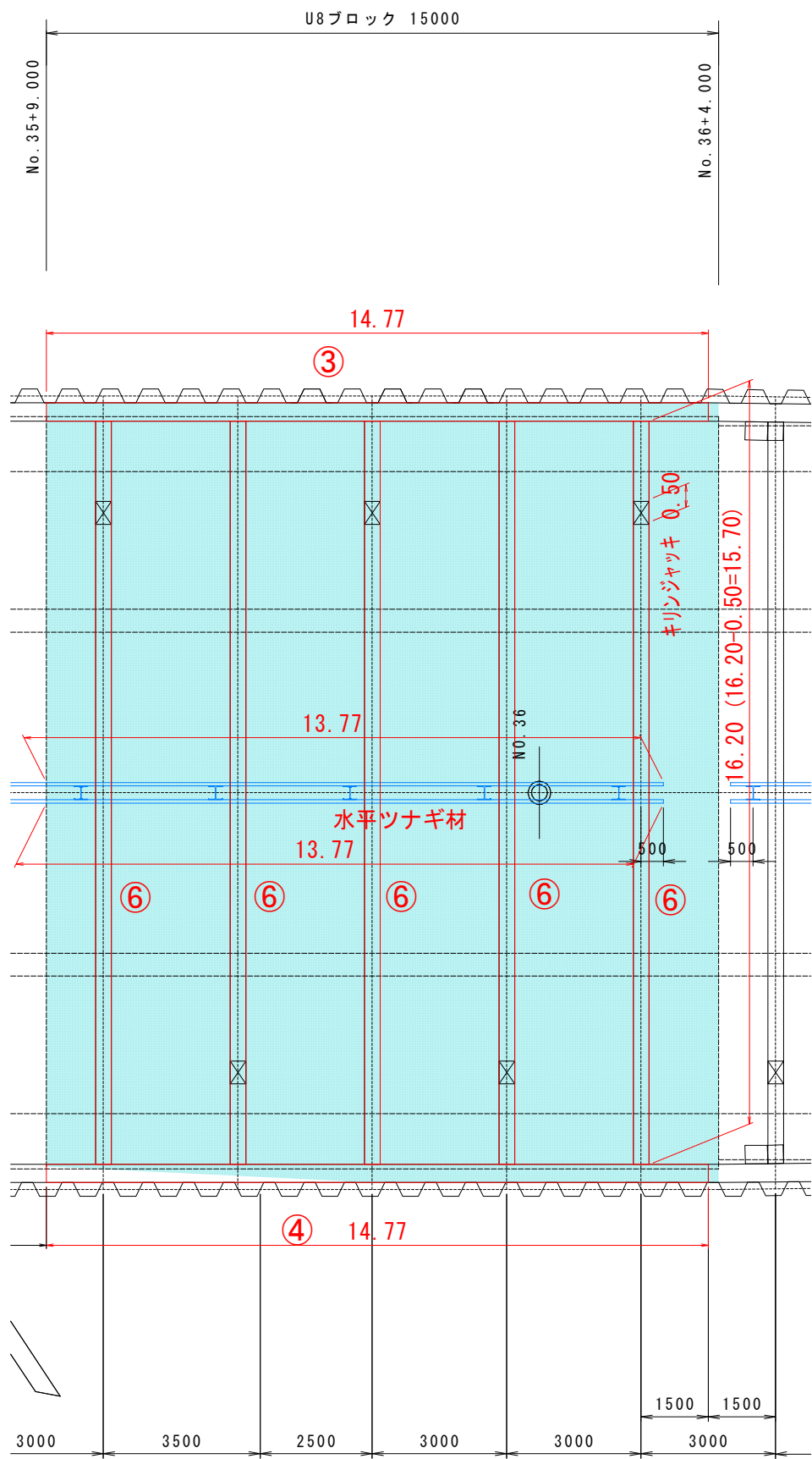


[illegible]

(第 1 段切梁・腹起し図 U8)

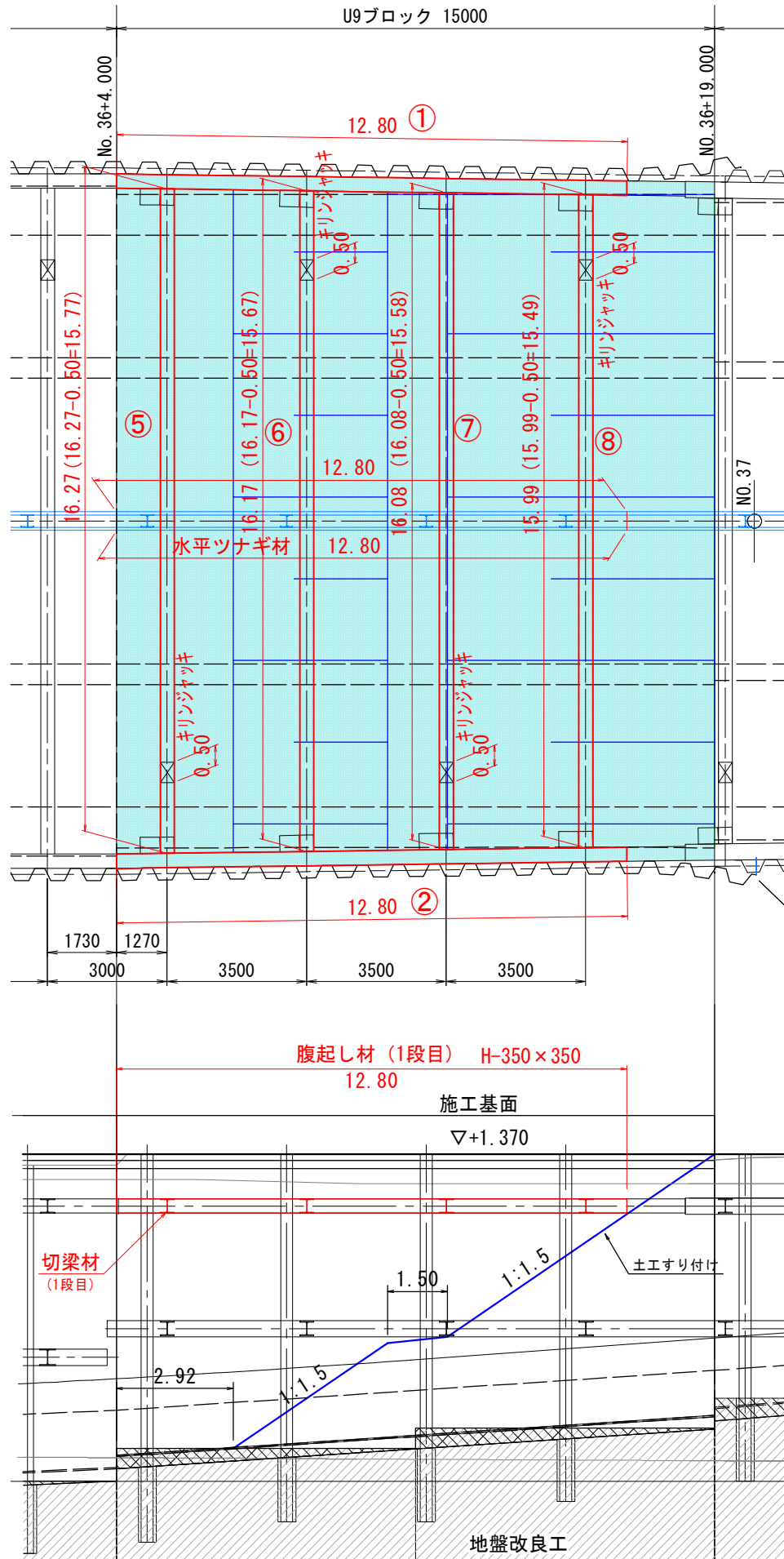


(第 2 段切梁・腹起し図 U8)

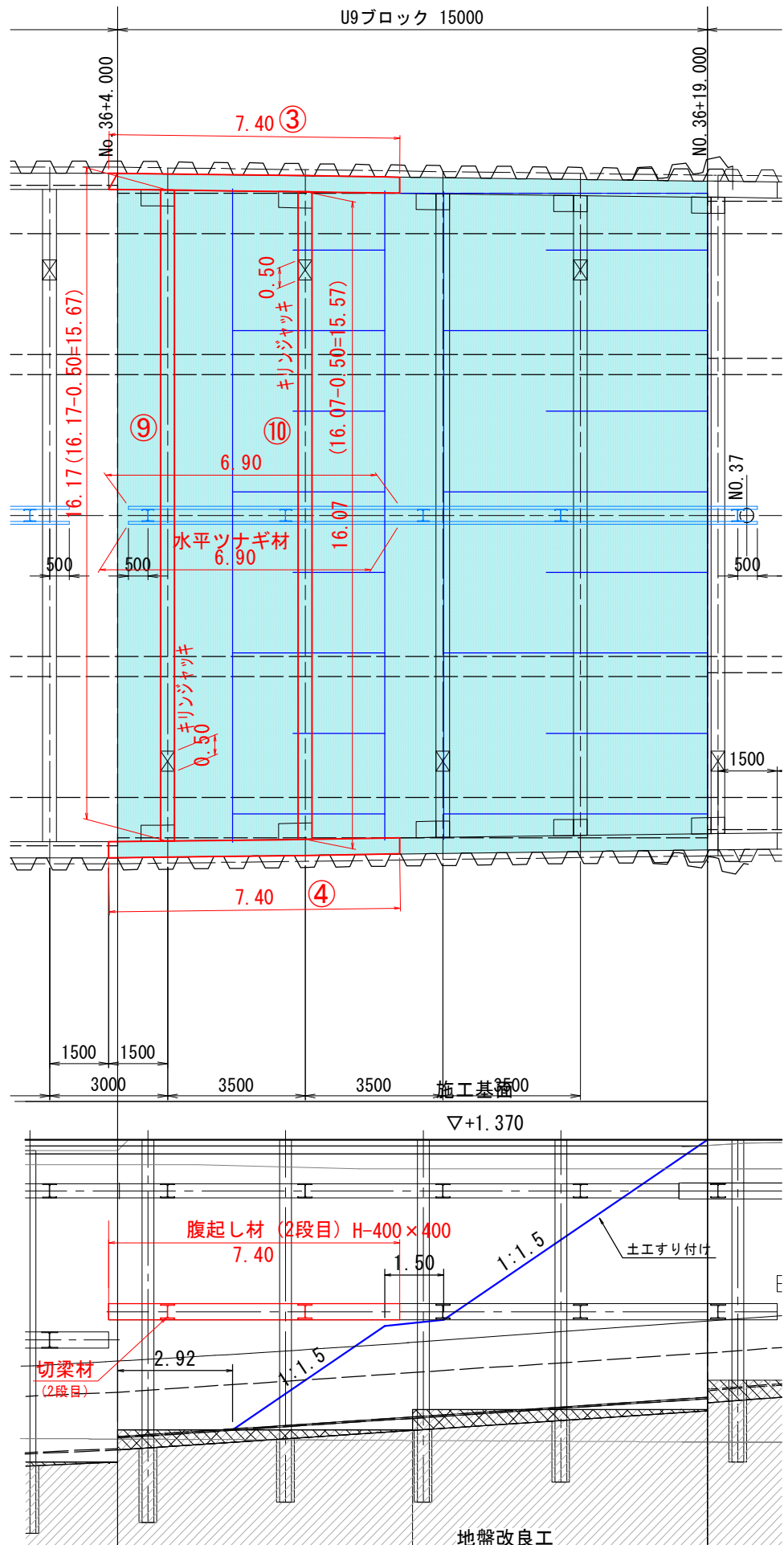


[illegible]

(第1段切梁・腹起し図 U9)



(第2段切梁・腹起し図 U9)

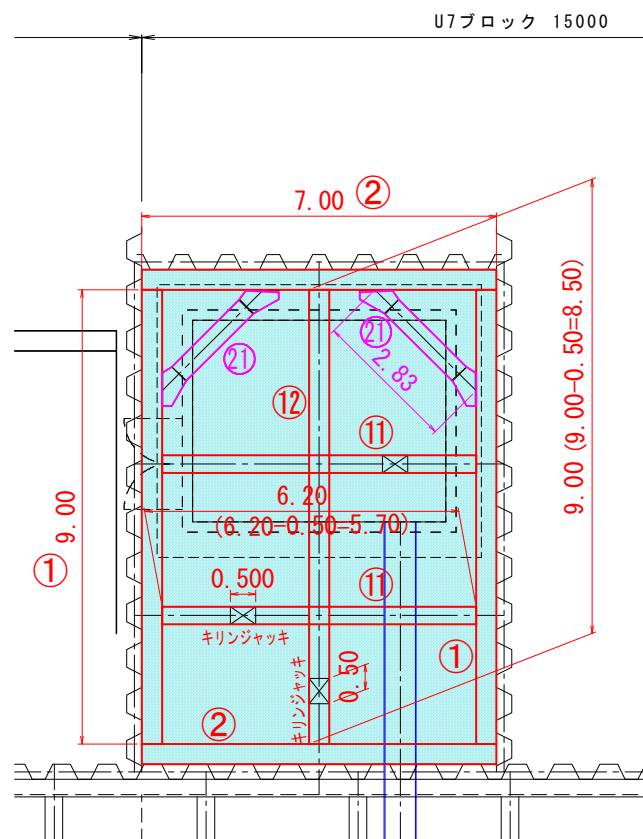


[illegible]

[illegible]

[illegible]

(第1段切梁・腹起し図 U7ピット)

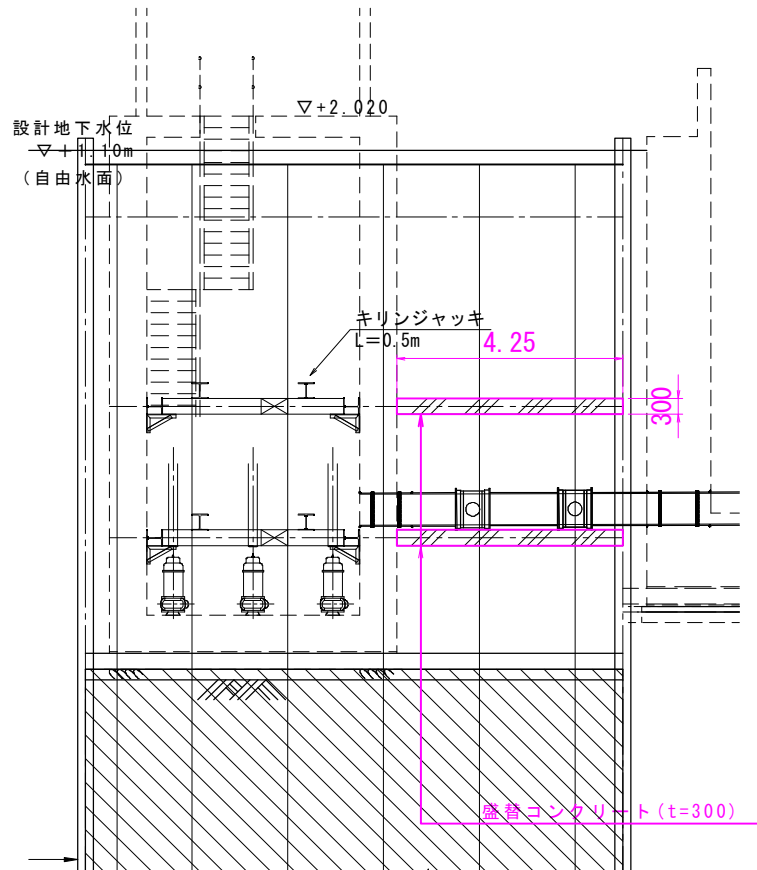
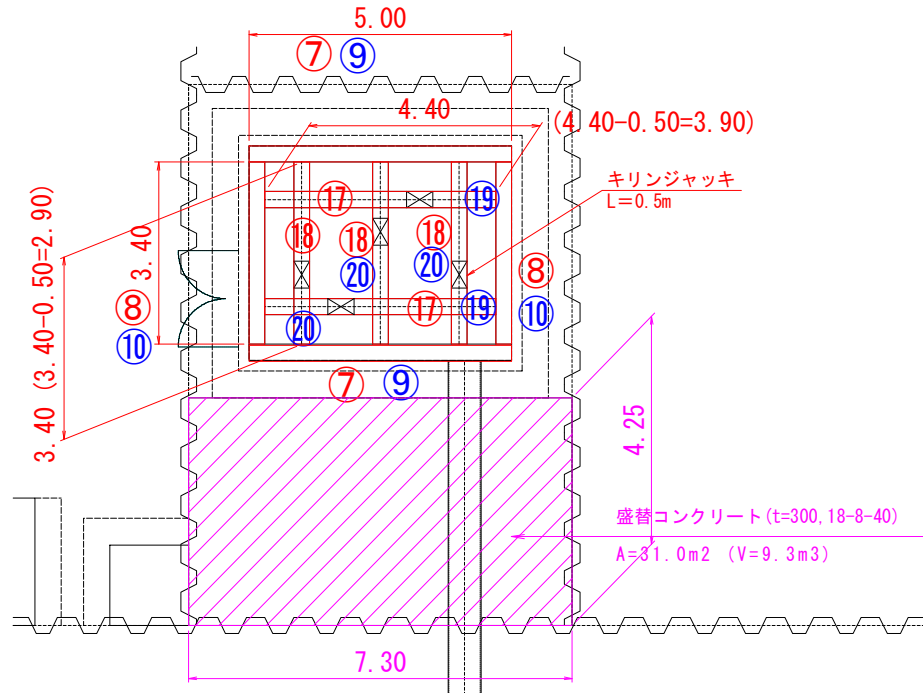


(第1段・2段 盛替梁図 U7ピット)

U7ブロック 15000

No. 34+14.000

⑨, ⑩, ⑰, ⑳ : 2 段目



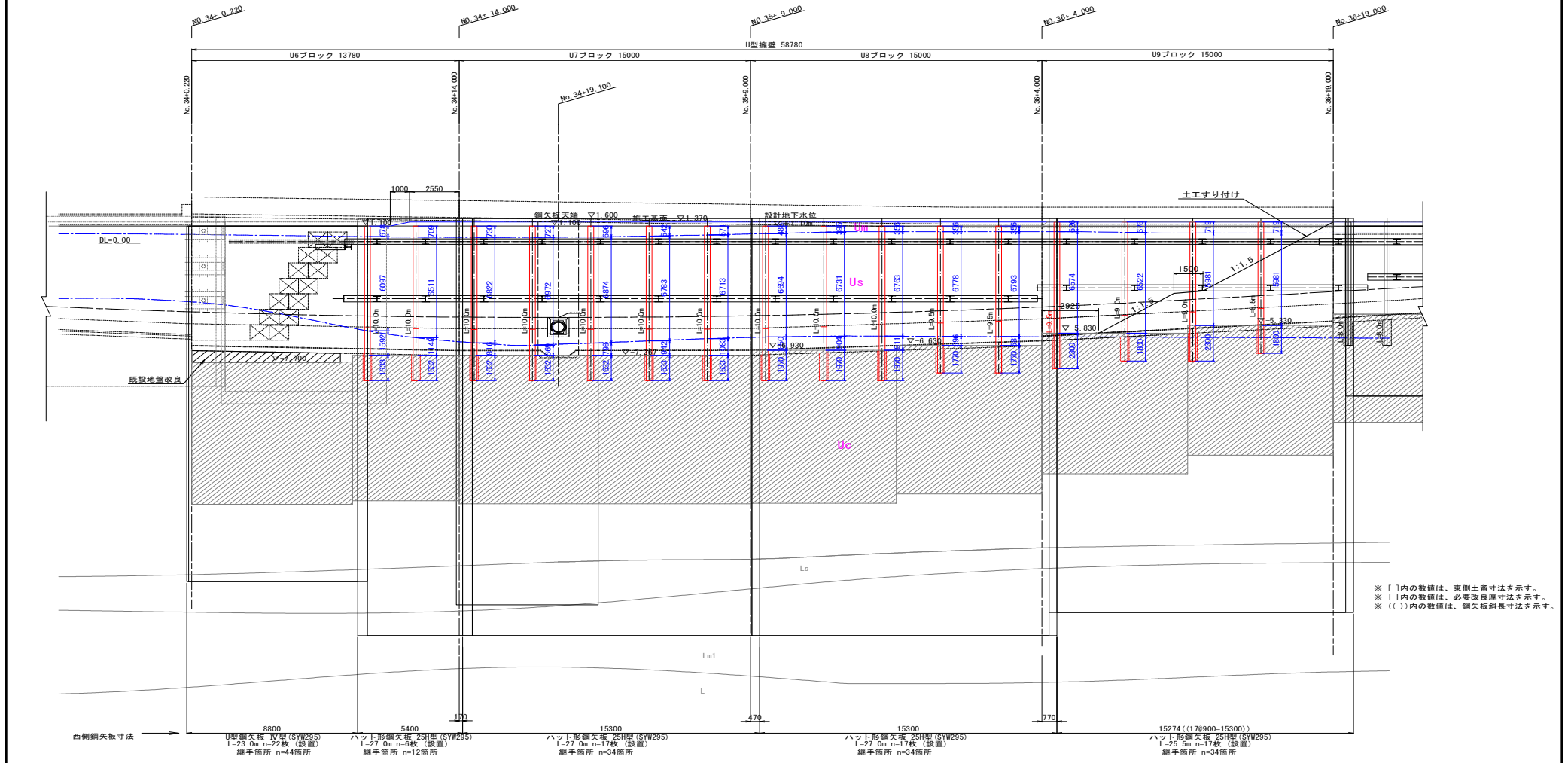
H形鋼数量集計表

[illegible]

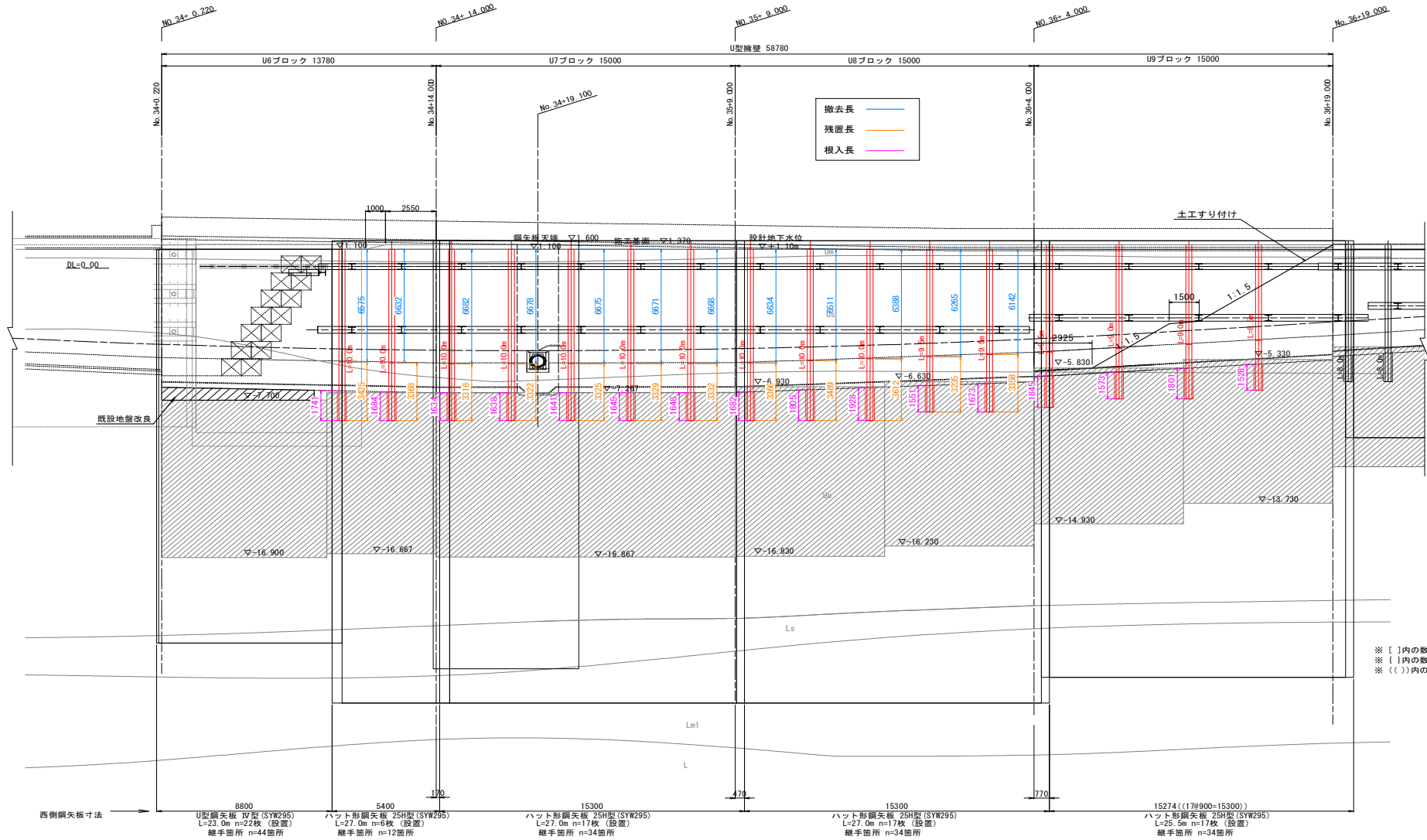
中間杭打設長表									U6～U9ブロック						
種 別		長さ	単位重量	重量	継箇所	切断箇所	撤去長	残置長	打設長 (m)					モルタル量	摘 要
		(m)	(kg)	(kg)	(箇所)	(箇所)	(m)	(m)	Um	Us	Uc	改良体	根入長		
H鋼杭 H-300×300×10×15	1	10.00	93.0	930.0	-	1	6.575	3.425	0.678	6.097	1.592	1.633	1.741		オーガ打ち U6ブロック
SS400 生材	2	10.00	93.0	930.0	-	1	6.632	3.368	0.709	6.511	1.148	1.632	1.684		〃 〃
				1860.00		2	13.207	6.793	1.387	12.608	2.740	3.265	3.425	0.6	
	1	10.00	93.0	930.0	-	1	6.682	3.318	0.730	6.822	0.816	1.632	1.634		オーガ打ち U7ブロック
	2	10.00	93.0	930.0	-	1	6.678	3.322	0.727	6.972	0.669	1.632	1.638		〃 〃
	3	10.00	93.0	930.0	-	1	6.675	3.325	0.696	6.874	0.798	1.632	1.641		〃 〃
	4	10.00	93.0	930.0	-	1	6.671	3.329	0.642	6.783	0.942	1.633	1.645		〃 〃
	5	10.00	93.0	930.0	-	1	6.668	3.332	0.571	6.713	1.083	1.633	1.648		〃 〃
				4650.00		5	33.374	16.626	3.366	34.164	4.308	8.162	8.206	1.5	
	1	10.00	93.0	930.0	-	1	6.634	3.366	0.486	6.694	0.850	1.970	1.682		〃 U8ブロック
	2	10.00	93.0	930.0	-	1	6.511	3.489	0.395	6.731	0.904	1.970	1.805		〃 〃
	3	10.00	93.0	930.0	-	1	6.388	3.612	0.356	6.763	0.911	1.970	1.928		〃 〃
	4	9.50	93.0	883.5	-	1	6.265	3.235	0.356	6.778	0.596	1.770	1.551		〃 〃
	5	9.50	93.0	883.5	-	1	6.142	3.358	0.356	6.793	0.581	1.770	1.673		〃 〃
				4557.00		5	31.940	17.060	1.949	33.759	3.842	9.450	8.639	1.6	
	1	9.50	93.0	883.5	-			9.500	0.626	6.574		2.300	1.845		〃 U9ブロック
	2	9.00	93.0	837.0	-			9.000	0.678	6.522		1.800	1.573		〃 〃
	3	9.00	93.0	837.0	-			9.000	0.719	5.981		2.300	1.801		〃 〃
	4	8.50	93.0	790.5	-			8.500	0.719	5.981		1.800	1.528		〃 〃
				3348.00		-	-	36.000	2.742	25.058		8.200	6.747	1.3	
合計	16	155.00		14415.00	0	12	78.52	76.48	9.44	105.59	10.89	29.08	27.02	5.0	
平均	本	9.69		900.94	0.00	1.00	4.91	4.78	0.59	6.60	0.68	1.82	1.69		

U6～U9のオーガ打ち部モルタル量の算出
 $\therefore V = 3.14 \times 0.45^2 / 4 \times (\text{各ブロックの根入長}) \times (1+K)$
k : ロス率 (0.18)

仮設土留工中間杭打設縦断面図 S=1:100



仮設土留工中間杭撤去縦断面図 S=1:100

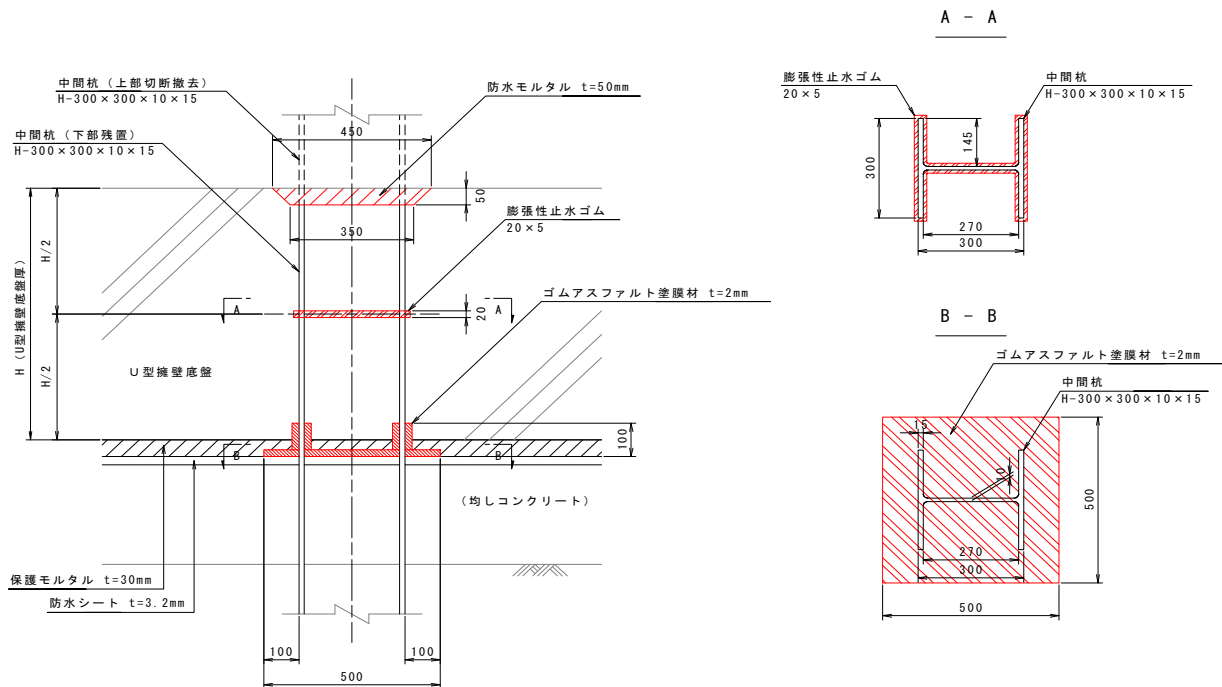


底盤中間支柱防水工 単位数量

■防水工(杭部)	中間杭 H-300 1本当り		
防水モルタル	1:3、t=50mm		
	$(0.450 + 0.350) \times 1/2 = 0.400$		
	$0.400 \times 0.400 \times 0.050$	m ³	0.01
膨張性止水ゴム	20×5		
	$0.300 \times 2 + 0.270 \times 2 + 0.145 \times 4$	m	1.72
ゴムアスファルト塗膜材	t=2mm		
	0.500×0.500		
	$- (0.300 \times 0.015 \times 2 + (0.300 - 0.015 \times 2) \times 0.010)$		
	$+ (0.300 \times 2 + 0.270 \times 2 + 0.145 \times 4) \times 0.100$	m ²	0.41

底盤中間杭防水工詳細図

横断面図



数量集計表

上段: 既定
下段: 變更

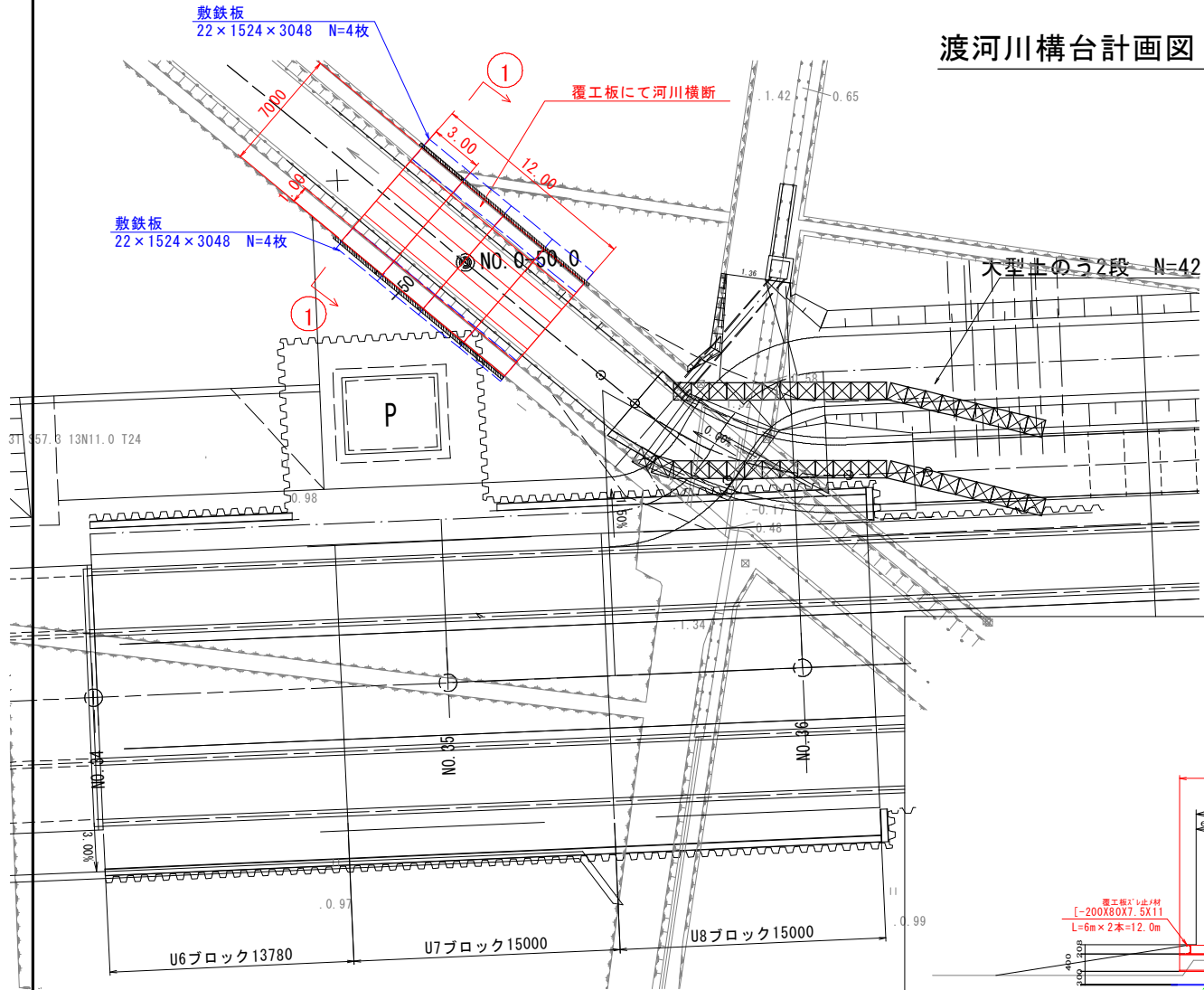
[illegible]

河川構台材料表

名称	記号	数量	延長	単重	重量	備考
(H型鋼)		本	m	kg/m	t	
H300×300×10×15	L= 6.0	4	24.0	93.0	2.232	敷桁
H400×400×15×21	L= 7.5	5	37.5	172.0	6.450	主桁
計					8.682	①
(覆工板)		枚	m ²	kg/枚	t	
MD1×3(25)		28	84.0	624.0	17.472	② (7.0×12.0)/(1.0×3.0)
(その他)		個		kg/個	t	
ブルマン		48		3.1	0.149	
トルクレンチ		1		5.0	0.005	
					0.154	③
(チャンネル)		本	m	kg/m	t	
C200×80×7.5	L= 6.0	4	24.0	24.6	0.590	覆工板ズレ止め
C200×80×7.5	L= 7.2	2	14.4	24.6	0.354	覆工板ズレ止め
					0.944	④
(アングル)		本	m	kg/m	t	
L75×75×9	L= 0.2	24	4.8	10.0	0.048	敷桁ズレ止め
L75×7×9	L= 0.3	24	7.2	10.0	0.072	敷桁ズレ止め
					0.120	⑤
(敷鉄板)		枚	m ²			
22×1524×3048		8	37.2			
合計					27.371	①+②+③+④+⑤

渡河川構台計画図

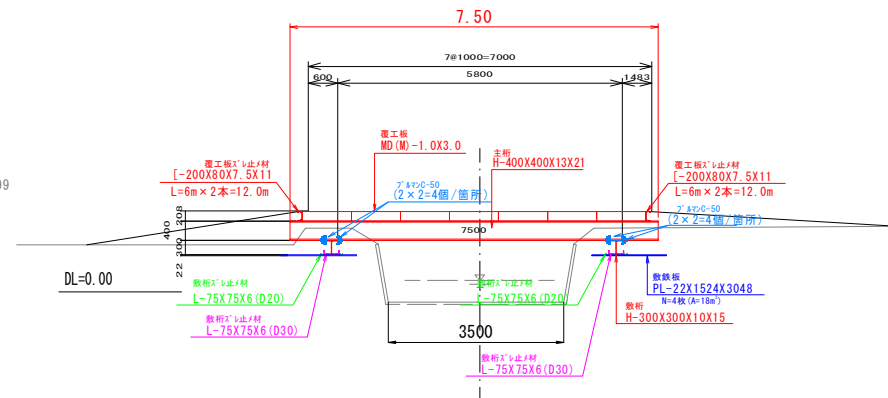
S=1:250 (A3)



仮設構台標準断面図

(1 - 1)

S=1 : 100 (A3)



共通仮設費(積上げ分)数量計算

共通仮設費 数量集計表

[illegible]