

見積参考資料

工 事 名 蛇喰川 防安交付金（総流防）工事 第2期

道川港名 蛇喰川

施工位置 安来市 伯太町 東母里 地内

事記

「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、受注者の責任において定めるものとする。

見積単価等一覧表

工事名： 蛇喰川 防安交付金（総流防）工事 第2期

				特別資材調査
				見積
				地盤改良歩掛見積関係
名 称	規 格	単位	単価 (円)	備 考
異形鋼矢板	SP-25H (L=5.5m) +SP-10H (L=2.0m) SYW295	枚	281,000	現場車上渡し 樋門下部：A部
異形鋼矢板	SP-25H (L=5.5m) +SP-10H (L=2.0m) SYW295	枚	281,000	現場車上渡し 樋門下部：B部
異形鋼矢板	SP-10H (L=2.0m) +SP-10H (L=2.0m) SYW295	枚	192,000	現場車上渡し 樋門下部：C部
異形鋼矢板	SP-10H (L=2.0m) +SP-10H (L=2.0m) SYW295	枚	188,000	現場車上渡し 樋門下部：D部
異形鋼矢板	SP-10H (L=2.0m) +SP-10H (L=2.0m) SYW295	枚	190,000	現場車上渡し 樋門下部：E部
異形鋼矢板	SP-10H (L=2.0m) +SP-10H (L=2.0m) SYW295	枚	190,000	現場車上渡し 樋門下部：F部
異形鋼矢板	SP-25H (L=6.0m) +ハットコネクター (L=2.0m) SYW295、SM490A	枚	298,000	現場車上渡し 樋門下部：G部
異形鋼矢板	SP-25H (L=6.0m) +ハットコネクター (L=4.0m) SYW295、SM490A	枚	421,000	現場車上渡し 樋門下部：H部
異形鋼矢板	SP-25H (L=6.0m) +SP-10H (L=2.0m) SYW295	枚	290,000	現場車上渡し 樋門下部：I部
異形鋼矢板	SP-25H (L=6.0m) +SP-10H (L=2.0m) SYW295	枚	290,000	現場車上渡し 樋門下部：J部
可とう鋼矢板	SP-10H L=7.0m SYW295	枚	1,080,000	現場車上渡し 打込長：2100 樋門下部：川表胸壁
可とう鋼矢板	SP-10H L=6.5m SYW295	枚	1,010,000	現場車上渡し 打込長：2000 樋門下部：遮水壁
酸素	圧縮、純度99.6%以上 ポンベ	m3	3,000	
溶解アセチレン	ポンベ	kg	5,000	
ダウエルバー	D19×L=1000	本	1,000	
塩ビキャップ	VP φ25×L=550	本	1,100	
角落し	t38mm×B1080mm×H250mm×2枚	枚	7,100	
アンカーボルト	SUS304 L型・ナット付き M12×300	本	1,040	
フラットバー	SUS304 3×75 L=540mm	枚	3,090	
フラットバー	SUS304 3×50 L=540mm	枚	1,990	
アングル	SUS304 3×40×40 L=1100mm	枚	5,700	
フラットバー	SUS304 3×50 L=250mm	枚	940	
扉体 スキンプレート	SUS304 PL8	kg	620	製作工場渡し 素材価格
扉体 桁等	SUS304 PL16	kg	770	製作工場渡し 素材価格
扉体 主ローラ	SUS304N2 D 440-110	kg	2,120	製作工場渡し 素材価格
扉体 主ローラ軸	SUS304 RB90	kg	720	製作工場渡し 素材価格
戸当り 底部戸当り・ローラレール	SS400 H200×200×8×12	kg	127	製作工場渡し 素材価格
戸当り 水密板・ローラ路面版・膜板・ガイドプレート	SUS304 PL9	kg	620	製作工場渡し 素材価格
電動ラック式開閉機	75KN 連動式	台	5,230,000	製作期間5か月 ラック棒カバー、連動軸カバー、中間軸受を含む
ラック棒	SUS304 75KN用 L=6.645m	本	1,060,000	製作期間5か月

見積単価等一覧表

工事名： 蛇喰川 防安交付金（総流防）工事 第2期

				特別資材調査
				見積
				地盤改良歩掛見積関係
名 称	規 格	単位	単価 (円)	備 考
ラック棒継手	SUS304 75KN用	組	107,000	製作期間 5 か月
吊金具	SUS304N2 75KN用	組	11,900	製作期間 5 か月
アタッチメント（振止金具取付桁）	SS400	組	595,000	製作期間 3 か月
振止金具	SUS304	組	154,000	製作期間 3 か月
階段 SS400	PL4.5	kg	131	製作工場渡し 素材価格
階段 SS400	PL6	kg	130	製作工場渡し 素材価格
階段 SS400	PL9	kg	132	製作工場渡し 素材価格
階段 SS400	PL12	kg	132	製作工場渡し 素材価格
階段 SUS304	PL9	kg	620	製作工場渡し 素材価格
階段 SS400	CHPL6	kg	158	製作工場渡し 素材価格
階段 SS400	C150*75*6.5	kg	130	製作工場渡し 素材価格
階段 SS400	L65*65*6	kg	130	製作工場渡し 素材価格
階段 SS400	FB6*32	kg	144	製作工場渡し 素材価格
階段 SS400	FB6*50	kg	141	製作工場渡し 素材価格
階段 STKR400	90*90*3.2	kg	212	製作工場渡し 素材価格
階段 STKR400	60*30*2.3	kg	195	製作工場渡し 素材価格
階段 STKR400	100*50*3.2	kg	195	製作工場渡し 素材価格
防護柵 SS400	PL4.5	kg	131	製作工場渡し 素材価格
防護柵 SS400	PL9	kg	132	製作工場渡し 素材価格
防護柵 SS400	FB6*50	kg	141	製作工場渡し 素材価格
防護柵 STKR400	90*90*3.2	kg	212	製作工場渡し 素材価格
防護柵 STKR400	60*30*2.3	kg	195	製作工場渡し 素材価格
防護柵 STKR400	100*50*3.2	kg	195	製作工場渡し 素材価格
LDis-Dyツールズ	L ≦ 10m	式	22,000	
LDis-Dyマシン	小型地盤改良機39KN・m	供用日	75,800	
LDis-Dy管理室	1マシン用	台	22,100	
SMM-Dyツールズ	L ≦ 10m	式	17,000	
SMM-Dyマシン	小型地盤改良機39KN・m	供用日	75,800	
SMM-Dy管理室	1マシン用	台	22,100	
アルカリ処理装置	処理容量6m3/h 級	台	9,310	
ツールズ運搬費	4 t 車 L=815km	台	184,820	

見積単価等一覧表

工事名： 蛇喰川 防災交付金（総流防）工事 第2期

				特別資材調査
				見積
				地盤改良歩掛見積関係
名 称	規 格	単位	単価 (円)	備 考
バックホウ（クローラ型）	標準型・排対型（2次）	時間	2,990	
プラント・ホース等運搬費	4 t 車 L=815km	台	50,850	
ラフテレーンクレーン	油圧伸縮ジブ型 排対型（2014年規制） 50～51 t 吊	時間	15,000	
機材運搬費	20 t 車 L=815km	台	334,900	
固化材サイロ運搬費	10 t 車 L=20km	台	23,900	
集中プラント	1マシン用	台	35,300	
消耗材料費	削孔用 砂質土（N≦10）	m	412	SMM-Dy高圧噴射攪拌工
消耗材料費	削孔用 砂質土（N≦10）	m	4,682	Ldis-Dy高圧噴射攪拌工
消耗材料費	削孔用 粘性土	m	395	SMM-Dy高圧噴射攪拌工
消耗材料費	削孔用 粘性土	m	3,242	Ldis-Dy高圧噴射攪拌工
消耗材料費	噴射用消耗剤	KL	5,288	SMM-Dy高圧噴射攪拌工
消耗材料費	噴射用消耗剤	KL	8,120	Ldis-Dy高圧噴射攪拌工
超高压ポンプ	115kW	台	78,500	
超高压ポンプ運搬費	10 t 車 L=280km	台	96,350	
特許料		m	1,200	Ldis-Dy高圧噴射攪拌工
発電機・ポンプ類運搬費	10 t 車 L=180km	台	69,010	
発動発電機	ディーゼルエンジン駆動（超低騒）排対型（2次） 定格容量（50/60Hz）125/150kVA	日	12,300	
発動発電機	ディーゼルエンジン駆動（超低騒）排対型（2次） 定格容量（50/60Hz）270/300kVA	日	24,500	
中層混合処理機（トレンチャ式）	ベースマシン 20 t（山積0.8m3）級バックホウ	供用日	26,600	
中層混合処理機（トレンチャ式）	攪拌混合装置 改良深度（標準）5m適合ベースマシン20 t 級	供用日	121,000	
中層混合処理機（トレンチャ式）	施工管理装置 1ピースブーム用	供用日	25,700	
深層混合処理機（スラリー式）	0561-110～220付属機器 スラリプラント（全自動）20m3/h	供用日	49,000	

蛇喰川樋門下部工事 設計数量総括表

費目	工種・種別	細目	単位	数量	計上数量	摘要
樋門・樋管本体工	作業土工					
	床堀	土砂 標準障害なし	m3	4,154.6	4,200	－P2－
	埋戻	Wmax≧4m	m3	1,742.4	1,700	〃
	残土処理	土砂	m3	2,008.7	2,010	－P1－
	地盤改良工					
	高圧噴射攪拌工法 (LDis-Dy工法)	φ1.7m、qu=300kN/m2、削孔長6.9m、改良長3.2m (粘性土1.9m、砂質土5.0m)	本	27	27	－P4－
		排土処分	m3	38.88	39	〃
	高圧噴射攪拌工法 (SMM-Dy工法)	φ1.1m、qu=300kN/m2、削孔長6.9m、改良長3.2m (粘性土1.9m、砂質土5.0m)	本	20	20	〃
		排土処分	m3	13.44	13	〃
	中層混合処理 (パワーブレンダー工法)	改良深度 L≦2m	m3	786.3	786	－P6～7－
		固化材 (セメント系固化材)	t	62.9	63	V=80kg/m3と仮定
		改良深度 L>2m	m3	178.8	179	－P6～7－
		固化材 (セメント系固化材)	t	14.3	14	V=80kg/m3と仮定
	矢板工					
	広幅鋼矢板	電動バイブロハンマ、陸上、SP-10H L=2m、打込長1.8m (最大N値6)	枚	82	82	－P8－
		電動バイブロハンマ、陸上、SP-10H L=4m、打込長3.0m (最大N値28)	枚	1	1	〃
		電動バイブロハンマ、陸上、SP-10H L=6.5m、打込長2.1m (最大N値6)	枚	13	13	〃
		電動バイブロハンマ、陸上、SP-10H L=7.0m、打込長2.2m (最大N値6)	枚	10	10	〃
		電動バイブロハンマ、陸上、SP-25H L=5.5m、打込長5.3m以下 (最大N値28)	枚	29	29	〃
		電動バイブロハンマ、陸上、SP-25H L=6.0m、打込長5.8m (最大N値28)	枚	23	23	〃
		材料費 SP-10H (L=2.0m)	枚	82	82	〃
		材料費 SP-10H (L=4.0m)	枚	1	1	〃
		材料費 SP-10H (L=6.5m)	枚	13	13	〃
		材料費 SP-10H (L=7.0m)	枚	10	10	〃
		材料費 SP-25H L=5.5m	枚	29	29	〃
		材料費 SP-25H L=6.0m	枚	23	23	〃
	異形鋼矢板	電動バイブロハンマ、陸上、SP-25H 打込長5.3m (最大N値28)	枚	1	1	A
		電動バイブロハンマ、陸上、SP-25H 打込長5.3m (最大N値28)	枚	1	1	B
		電動バイブロハンマ、陸上、SP-10H 打込長1.8m (最大N値6)	枚	1	1	C
		電動バイブロハンマ、陸上、SP-10H 打込長1.8m (最大N値6)	枚	1	1	D
		電動バイブロハンマ、陸上、SP-10H 打込長1.8m (最大N値6)	枚	1	1	E
		電動バイブロハンマ、陸上、SP-10H 打込長1.8m (最大N値6)	枚	1	1	F
		電動バイブロハンマ、陸上、SP-25H 打込長5.8m (最大N値28)	枚	1	1	G
		電動バイブロハンマ、陸上、SP-25H 打込長5.8m (最大N値28)	枚	1	1	H
		電動バイブロハンマ、陸上、SP-25H 打込長5.8m (最大N値28)	枚	1	1	I
		電動バイブロハンマ、陸上、SP-25H 打込長5.8m (最大N値28)	枚	1	1	J
	異形鋼矢板	材料費 SP-25H (L=5.5m) + SP-10H (L=2.0m)	枚	1	1	A
		材料費 SP-25H (L=5.5m) + SP-10H (L=2.0m)	枚	1	1	B

蛇喰川樋門下部工事 設計数量総括表

費目	工種・種別	細目	単位	数量	計上数量	摘要
	異形鋼矢板	材料費 SP-10H (L=2.0m) + SP-10H (L=2.0m)	枚	1	1	－P8－ C
		材料費 SP-10H (L=2.0m) + SP-10H (L=2.0m)	枚	1	1	〃 D
		材料費 SP-10H (L=2.0m) + SP-10H (L=2.0m)	枚	1	1	〃 E
		材料費 SP-10H (L=2.0m) + SP-10H (L=2.0m)	枚	1	1	〃 F
		材料費 SP-25H (L=6.0m) + ハットコネクター (L=2.0m)	枚	1	1	〃 G
		材料費 SP-25H (L=6.0m) + ハットコネクター (L=4.0m)	枚	1	1	〃 H
		材料費 SP-25H (L=6.0m) + SP-10H (L=2.0m)	枚	1	1	〃 I
		材料費 SP-25H (L=6.0m) + SP-10H (L=2.0m)	枚	1	1	〃 J
	可とう鋼矢板	電動バイブロハンマ、陸上、SP-10H 打込長2.2m (最大N値6)	枚	2	2	〃
		電動バイブロハンマ、陸上、SP-10H 打込長2.1m (最大N値6)	枚	2	2	〃
		材料費 SP-10H L=7.0m	枚	2	2	〃
		材料費 SP-10H L=6.5m	枚	2	2	〃
	矢板頭部鉄筋	D16、SD345 L=600mm	kg	543	543	〃
		フレア溶接	箇所	580.0	580	〃
	矢板切断	SP-10H	箇所	4	4	〃
	函渠工					
	コンクリート	24-12-20BB 10m3以上、2m超	m3	556.9	557	－P12－
	同上型枠	鉄筋・無筋構造物	m2	888.6	890	〃
		円筒型枠 Φ300mm	m	2.4	2	〃
		合板円形型枠	m2	5.0	5	〃
	鉄筋	SD345_D13	t	10.592	10.59	〃
		SD345_D16～D25	t	30.153	30.15	〃
	鉄筋ガス圧接	D25 + D25	箇所	28	28	〃
	均しコンクリート	18-8-40BB	m3	24.3	24	〃
	同上型枠	均しコンクリート型枠	m2	11.4	11	〃
	足場	手摺先行型枠組足場	掛m2	466.0	470	〃
	支保	パイプサポート H<4m、w≦40	空m3	408.0	410	〃
		くさび結合支保工 H≦30m、w≦40	空m3	377.0	380	〃
	目地板	t=20mm	m2	39.6	40	〃
	止水板	B=200mm	m	49.6	50	〃
	差し筋	SD345_D16	t	0.170	0.17	〃
	チッピング (岩盤面・打継面)		m2	85.62	86	二次コンクリート及び型枠費
	コンクリート	24-12-20BB	m3	18.02	18	〃
	型枠	鉄筋・無筋構造物	m2	24.48	24	〃
	足場	手摺先行型枠組足場	掛m2	135.0	140	〃
	支障充填材 (無収縮モルタル)		m3	0.53	0.53	〃
	川表接続函渠工					
	コンクリート	24-12-20BB 10m3以上、2m超	m3	152.5	153	－P40－
	同上型枠	鉄筋・無筋構造物	m2	232.0	230	－P42－

蛇喰川樋門下部工事 設計数量総括表

費目	工種・種別	細目	単位	数量	計上数量	摘要
		合板円形型枠	m2	5.5	6	－P43－
		円筒型枠 φ125mm	m	2.7	3	〃
	鉄筋	SD345_D13	t	2.953	2.95	〃
		SD345_D16～D25	t	5.464	5.46	〃
		SD345_D29～D32	t	2.348	2.35	〃
	均しコンクリート	18-8-40BB 10m3未満, 2m以下	m3	8.4	8	－P44－
	同上型枠	均しコンクリート型枠	m2	1.1	1	〃
	足場	手摺先行型枠組	掛m2	100.0	100	〃
	支保	パイプサポート H<4m、w≦40	空m3	161	160	〃
	目地板	t=20mm	m2	11.5	12	〃
	止水板	B=200mm	m	22.3	22	〃
	川表翼壁工					
	コンクリート	24-12-20BB 10m3以上, 2m超	m3	90.5	91	－P47－
	同上型枠	鉄筋・無筋構造物	m2	199.7	200	〃
	鉄筋	SD345_D13	t	1.256	1.26	－P48－
		SD345_D16～D25	t	8.281	8.28	〃
	均しコンクリート	18-8-40BB 10m3未満, 2m以下	m3	10.4	10	〃
	同上型枠	均しコンクリート型枠	m2	7.8	8	〃
	足場	手摺先行型枠組	掛m2	156.0	160	－P49－
	目地板	t=20mm	m2	3.5	4	〃
	止水板	B=200mm	m	6.8	7	〃
	ダウエルバー	D19mm×L1000mm	本	26	26	〃
	塩ビキャップ	VP φ25×L550 キャップ付	個	26	26	〃
	補助鉄筋	SD345_D13	t	0.151	0.15	〃
	川裏翼壁工					
	コンクリート	24-12-20BB 10m3以上, 2m超	m3	81.9	82	－P52－
	同上型枠	鉄筋・無筋構造物	m2	162.8	160	〃
	鉄筋	SD345_D13	t	1.846	1.85	－P53－
		SD345_D16～D25	t	4.069	4.07	〃
		SD345_D29～D32	t	0.747	0.75	〃
	均しコンクリート	18-8-40BB 10m3未満, 2m以下	m3	10.9	11	〃
	同上型枠	均しコンクリート型枠	m2	9.0	9	〃
	足場	手摺先行型枠組	掛m2	125.0	130	－P54－
	目地板	t=20mm	m2	4.0	4	〃
	止水板	B=200mm	m	7.8	8	〃
	ダウエルバー	D19mm×L1000mm	本	30	30	〃
	塩ビキャップ	VP φ25×L550 キャップ付	個	30.0	30	〃
	補助鉄筋	SD345_D13	t	0.175	0.18	－P55－
	隔壁工コンクリート	24-12-20BB	m3	3.6	4	〃

蛇喰川樋門下部工事 設計数量総括表

費目	工種・種別	細目	単位	数量	計上数量	摘要	
	同上型枠	鉄筋・無筋構造物	m2	13.9	14	〃	
	角落し	t38mm×B1080mm×H250mm×2枚	枚	8	8	〃	
	差し筋	D16mm×L600mm	t	0.058	0.06	〃	
	アンカーボルト	SUS304 L型・ナット付き M12×300	本	16	16	〃	
	フラットバー	SUS304 3×75 L=540mm	枚	8	8	〃	
	フラットバー	SUS304 3×50 L=540mm	枚	16	16	－P55－	
	アングル	SUS304 3×40×40 L=1100mm	枚	4	4	〃	
	フラットバー	SUS304 3×50 L=250mm	枚	8	8		
付属物設置工							
	グラウトホール工						
	グラウトホール	グラウトホール H=900mm グラウトホール H=1300mm	組 組	4 2	4 2	－P58－ 〃	
用水路付替工							
	用水路橋工（西市頭首工用水）						
	コンクリート	24N/mm2	m3	9.5	10	－P59－	
	型枠	一般型枠	m2	59.6	60	〃	
	鉄筋	SD345_D13	t	0.523	0.52	〃	
		SD345_D16～D25	t	0.251	0.25	〃	
	足場	手摺先行型枠組	掛m2	76.4	80	〃	
	支保工	パイプサポート H<4m、w≦40	空m3	31.9	30	〃	
	目地板	t=20mm	m2	3.0	3	〃	
	止水板	B=200mm 伸び量11mm以上	m	6.4	6	－P60－	
	ST式防蝕アンカー装置	可動側 PM25D	組	4	4	〃	
		固定側 PF25D	組	4	4	〃	
	アンカー孔モルタル	無収縮モルタル	m3	0.032	0.032	〃	
	客座モルタル	無収縮モルタル	m3	0.057	0.057	〃	
仮設工							
	工事用道路工						
	敷鉄板	敷鉄板賃料 22×1524×3048、賃貸期間450日	枚	167	167	引継仮設	
	路面覆工						
	覆工板・覆工板受桁	覆工板（鋼製 補強型）賃料 1回使用 供用月数15ヶ月 覆工板受桁及び覆工板受桁受賃料 1回使用 供用日数450日	m2 t	30 4	30 4	引継仮設 引継仮設	
	土留・仮締切工						
	H鋼杭	仮設H鋼杭賃料 300型 杭用 使用数量30.7 t、450日	式	1	1	引継仮設	
	仮締切工	大型土のう（製作）	袋	188	188	－P63－	
		大型土のう（据付）	袋	188	188	〃	
	締切排水工	排水ポンプ設置・撤去	回	1	1	〃	
		運転 常時排水（0m3/h以上120m3/h未満）	日	120	120	〃	
	汚濁防止工						
	汚濁処理設備	土のう積 仕拵・積立・撤去、小口並べ	m2	28	28	－P64－	
	交通管理工						
	交通誘導警備員	交通誘導警備員B	人	30	30		
直接工事費計							

蛇喰川樋門下部工事 設計数量総括表

費目	工種・種別	細目	単位	数量	計上数量	摘要
運搬費						
	建設機械運搬費	機械運搬費	回	1	1	
		Ldis-Dy工法資機材				
	重建設機械分解組立輸送料	機械運搬費	回	1	1	
		SMM-Dy工法資機材				
		中層混合処理機	回	1	1	
		20 t 以上60 t 以下 クローラークレーン系 35 t 吊超え80 t 吊以下	回	1	1	
安全費						
	木製工事用安全施設	木製工事用標示板（外枠）	台	2	2	
		供用日360～720日				
		木製工事用看板（外枠）	台	5	5	
		供用日360～720日				
		木製工事用バリケード	台	10	10	
		供用日360～720日				

樋門・樋管本体工							
作業土工 残土処理工					数量計算書		
－P1－							
種別・細別			発生土		必要土		残土処理
			(地山)		(締固)		(地山土量)
			土砂		土砂		土砂
			m ³		m ³		m ³
(施工段階5)							
樋門本体工	掘削						
	床掘	4,154.6	－P2－				
一重締切工	床掘						
	埋戻						
仮設工	土のう設置			9.5	濁水防止施設－P64－		
	土のう撤去	9.5	濁水防止施設－P64－				
小計		4164.1		9.5			
(施工段階6)							
樋門本体工	埋戻			1,742.4	－P2－		
仮設工	大型土のう設置						
	大型土のう撤去						
小計				1,742.4			
(施工段階6)							
樋門本体工	埋戻						
仮設工	大型土のう設置			188.0	川表部80袋+川裏部108袋－P63－		
	大型土のう撤去						
小計				188.0			
合計			4164.1		1939.9		2008.7

注1) 施工時に発生土の土質を確認し流用の可否を判断する。

注2) 土量の変化率は0.90とした。

注3) 伯太川護岸の仮設関係は、用水樋門設計が完了後に再検討するものとし、今回は対象外とする。

レベル4(細別)	算 式	数 量
床掘	オープンカット H $\leq$ 5m 砂・砂質土 土量計算書より $V = 4,154.6$	$= 4,154.6 \text{ m}^3$ 4,154.6 m ³
埋戻し	埋戻しB 上幅 $\geq$ 4m 土砂 土量計算書より $V = (\text{m}^3)$	$= 1,742.4 \text{ m}^3$ 1,742.4 m ³

数量計算書

床掘 136.8 × 30.37 = 4,154.6 m³

埋戻

※埋戻は作業土工図1～3より算定。

※1-1断面～2-2断面及び12-12断面～13-13断面は取付け水路を続けて施工する関係でここでは計上しない。

測点	単距離 L (m)	埋戻						備考
		面積 A (m ²)	平均 A' (m ²)	体積 V=LxA' (m ³)				
2-2	—	61.2	—	—				
3'-3'	3.40	61.2	61.20	208.1				
3-3	—	70.7	—	—				4-4断面の値を使用
4'-4'	2.30	70.7	70.70	162.6				//
4-4	—	72.0	—	—				5'-5'断面の値を使用
5'-5'	3.60	72.0	72.00	259.2				
5-5	—	61.6	—	—				
6'-6'	5.10	61.6	61.60	314.2				5-5断面の値を使用
6-6	—	66.9	—	—				
7'-7'	2.65	66.9	66.90	177.3				
7-7	—	64.9	—	—				
8'-8'	1.00	64.9	64.90	64.9				
8-8	—	66.8	—	—				
9'-9'	2.05	66.8	66.80	136.9				
9-9	—	61.9	—	—				
10'-10'	1.80	61.9	61.90	111.4				
10-10	—	61.9	—	—				
11'-11'	1.40	61.9	61.90	86.7				
11-11	—	56.7	—	—				
12'-12'	3.90	56.7	56.70	221.1				
合計	27.20			1,742.4				

高圧噴射攪拌工法（LDis-Dy工法）自走式

－P4－

W/C=1： 1.5

排土率： 100 %

水比重： 1.5

改良径	数量	削孔長	改良長	土質区分		削孔延長	改良延長	改良面積	改良土量	固化材スラリー投入量	推定添加量	吐出量	推定噴射時間	推定固化材使用量	排土量	備考
				粘性土	砂質土											
m	本	m	m	m	m	m	m	m ² /本	m ³	kℓ/本	kg/m ³	ℓ/分	分/m	t	m ³	
φ1.7	27	6.9	3.2	1.9	5.0	186.3	86.4	2.27	196.128	1.440	149	150	3.0	32.65	38.88	ロス12%
合計	27	－	－	－	－	186.3	86.4	－	196.128	－	－	－	－	32.65	38.88	－

※ 固化材添加量推定値であるため、事前配合試験により決定する必要がある。
盛上土量は、推定値である。

高圧噴射攪拌工法（SMM-Dy工法）自走式

W/C=1： 1.5

盛上り率： 70 %

水比重： 1.0

改良径	数量	削孔長	改良長	土質区分		削孔延長	改良延長	改良面積	改良土量	固化材スラリー投入量	推定添加量	吐出量	推定噴射時間	推定固化材使用量	排土量	備考
				粘性土	砂質土											
m	本	m	m	m	m	m	m	m ² /本	m ³	kℓ/本	kg/m ³	ℓ/分	分/m	t	m ³	
φ1.1	20	6.9	3.2	1.9	5.0	138.0	64.0	0.95	60.800	0.960	172	150	2.0	11.72	13.44	ロス12%
合計	20	－	－	－	－	138.0	64.0	－	60.800	－	－	－	－	11.72	13.44	－

※ 固化材添加量推定値であるため、事前配合試験により決定する必要がある。
盛上土量は、推定値である。

地盤改良工

-P5-

レベル4(細別)	算 式	数 量
中層混合処理	パワーブレンダー工法 $q_u=210\text{kN/m}^2$ 改良厚 1.70 m $A1 = (29.56 - 0.50 \times 2) \times 2.85 = 81.40 \text{ m}^2$ 改良厚 1.50 m $A2 = (29.56 - 0.50 \times 2) \times 1.00 = 28.56 \text{ m}^2$ 改良厚 1.50 m $A3 = (20.00 - 0.50 \times 2) \times 4.90 = 93.10 \text{ m}^2$ 改良厚 1.60 m $A4 = (20.00 - 0.50 \times 2) \times 2.05 = 38.95 \text{ m}^2$ 改良厚 1.60 m $A5 = 20.00 \times 2.55 = 51.00 \text{ m}^2$ 改良厚 2.00 m $A6 = 20.00 \times (2.90 + 4.15) = 141.00 \text{ m}^2$ 改良厚 2.00 m $A7 = (12.20 + 5.50) \times 0.85 = 15.05 \text{ m}^2$ 改良厚 2.30 m $A8 = (12.20 + 5.50) \times 3.35 = 59.30 \text{ m}^2$ 合計 = 508.36 m²	508.4 m ²

レベル4(細別)	算 式	数 量
改良土量		
改良厚 1.70 m		
V1 = 81.40 × 1.70	= 138.38 m ³	
改良厚 1.50 m		
V2 = 28.56 × 1.50	= 42.84 m ³	
改良厚 1.50		
V3 = 93.10 × 1.50	= 139.65 m ³	
改良厚 1.60 m		
V4 = 38.95 × 1.60	= 62.32 m ³	
改良厚 1.60 m		
V5 = 51.00 × 1.60	= 81.60 m ³	
改良厚 2.00 m		
V6 = 141.00 × 2.00	= 282.00 m ³	
改良厚 2.00 m		
V7 = 15.05 × 2.00	= 30.10 m ³	
改良厚 2.30 m		
V8 = 59.30 × 2.30	= 136.39 m ³	
	合計 = 913.28 m ³	
固化材添加量 (80kg/m³) は仮定値である。 施工に際しては原位置土を採取の上、 室内配合試験をもとに設定すること。		改良厚2m以下 776.89

地盤改良工

-P7-

レベル4(細別)	算 式	数 量
中層混合処理	パワーブレンダー工法 $q_u=220\text{kN/m}^2$ 改良厚 2.00 m A7 = 5.50 × 0.85 = 4.68 m² 改良厚 2.30 m A8 = 5.50 × 3.35 = 18.43 m² 合計 = 23.11 m² 改良土量 改良厚 2.00 m V7 = 4.68 × 2.00 = 9.36 m³ 改良厚 2.30 m V8 = 18.43 × 2.30 = 42.39 m³ 合計 = 51.75 m³ 固化材添加量 (80kg/m³) は仮定値である。 施工に際しては原位置土を採取の上、 室内配合試験をもとに設定すること。	23.1 m²

矢板工 鋼材数量表

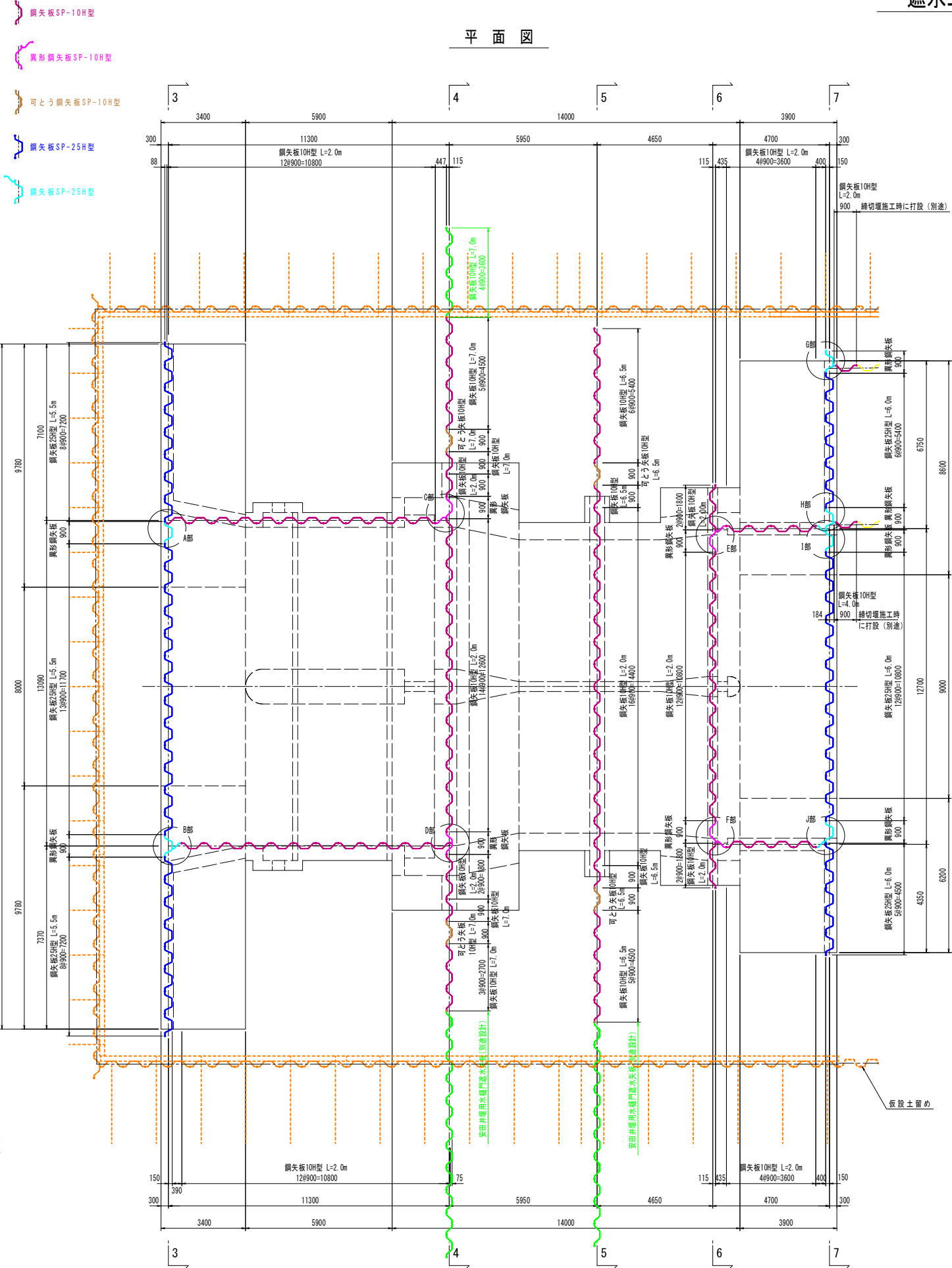
—P8—

部材名称	規格		位置		長さ m	打込長 m	最大 N値	数量 枚(本)	単位質量		質量 kg
									kg/m	kg/枚(本)	
鋼矢板	SP-10H型	SYW295	川表胸壁	横断方向	2.00	1.80	6	17	86.4	172.8	2,938
			川表翼壁～川表胸壁	縦断方向	2.00	1.80	6	24	86.4	172.8	4,147
			遮水壁	横断方向	2.00	1.80	6	16	86.4	172.8	2,765
			川裏胸壁	横断方向	2.00	1.80	6	16	86.4	172.8	2,765
			川裏胸壁～川裏翼壁	縦断方向	2.00	1.80	6	8	86.4	172.8	1,382
			川裏翼壁	縦断方向	2.00	1.80	6	1	86.4	172.8	173
			合計					82			14,170
			川裏翼壁	縦断方向	4.00	3.00	28	1	86.4	345.6	346
			遮水壁	横断方向	6.50	2.10	6	13	86.4	561.6	7,301
			川表胸壁	横断方向	7.00	2.20	6	10	86.4	604.8	6,048
	SP-25H型	SYW295	川表翼壁	横断方向	5.50	5.30	28	29	113.0	621.5	18,024
			川裏翼壁	横断方向	6.00	5.80	28	23	113.0	678.0	15,594
異形鋼矢板	SP-25H型 +SP-10H型	SYW295	川表翼壁	A部	5.50 2.00	5.30	28	1			
	SP-25H型 +SP-10H型	SYW295	川表翼壁	B部	5.50 2.00	5.30	28	1			
	SP-10H型 +SP-10H型	SYW295	川表胸壁	C部	2.00 2.00	1.80	6	1			
	SP-10H型 +SP-10H型	SYW295	川表胸壁	D部	2.00 2.00	1.80	6	1			
	SP-10H型 +SP-10H型	SYW295	川裏胸壁	E部	2.00 2.00	1.80	6	1			
	SP-10H型 +SP-10H型	SYW295	川裏胸壁	F部	2.00 2.00	1.80	6	1			
	SP-25H型 +ハットコネクター	SYW295 SM490A	川裏翼壁	G部	6.00 2.00	5.80	28	1			
	SP-25H型 +ハットコネクター	SYW295 SM490A	川裏翼壁	H部	6.00 4.00	5.80	28	1			
	SP-25H型 +SP-10H型	SYW295	川裏翼壁	I部	6.00 2.00	5.80	28	1			
	SP-25H型 +SP-10H型	SYW295	川裏翼壁	J部	6.00 2.00	5.80	28	1			
可とう鋼矢板	SP-10H型	SYW295	川表胸壁		7.00	2.20	6	2			
	SP-10H型	SYW295	遮水壁		6.50	2.10	6	2			
矢板頭部鉄筋	D16	SD345			0.60			580	1.56	0.936	543
	フレア溶接				116.00	0.20m×580本					
矢板切断	SP-10H型	SYW295	川表接続函渠		0.57	0.100+0.338+0.029+0.100					
			川裏胸壁		1.50	0.300+0.450+0.300+0.450					
			合計		2.07						

遮水工図1

S=1/100

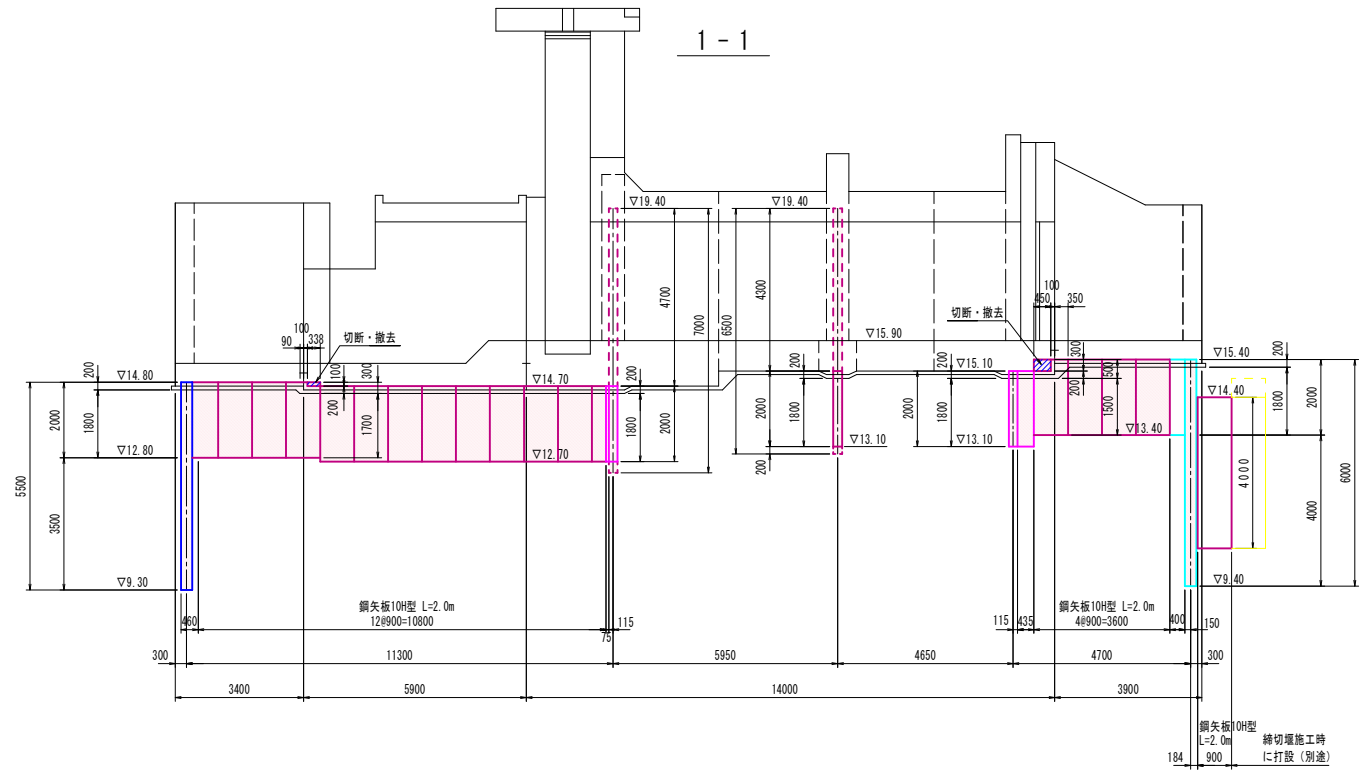
平面図



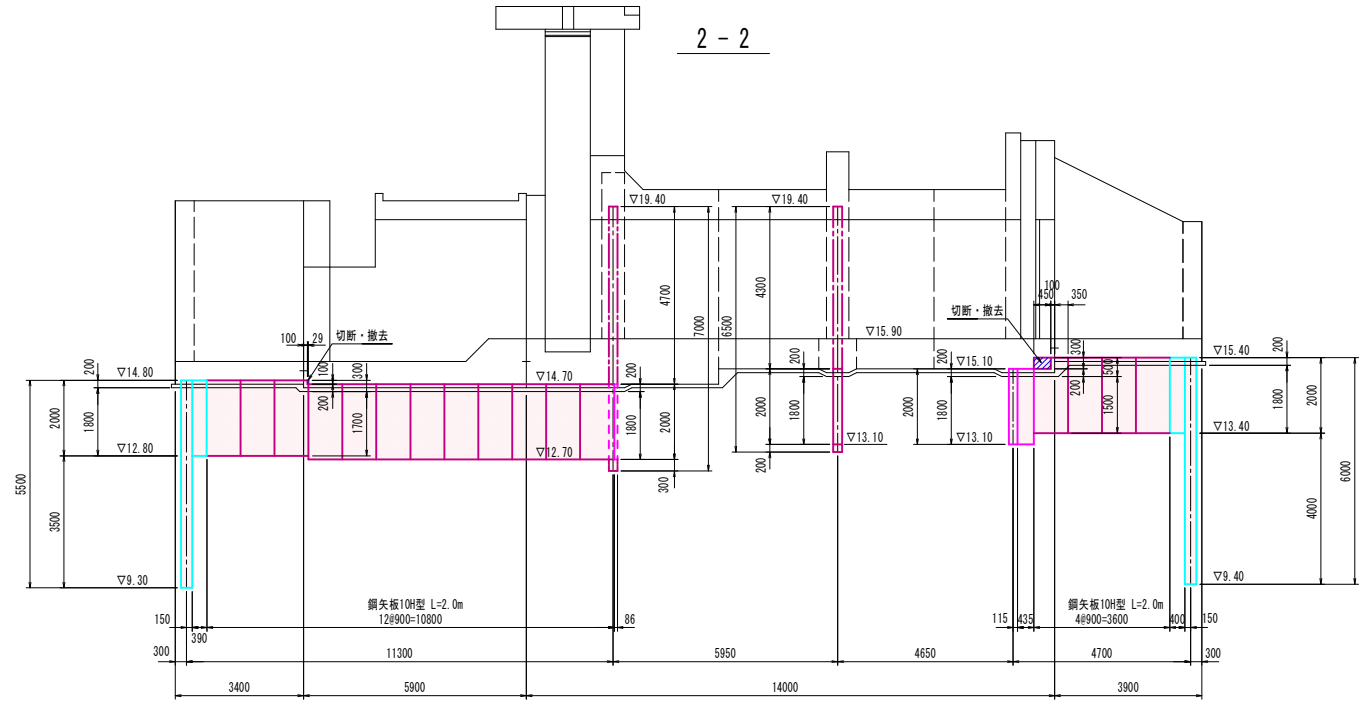
DL=10.00

DL=10.00

1-1



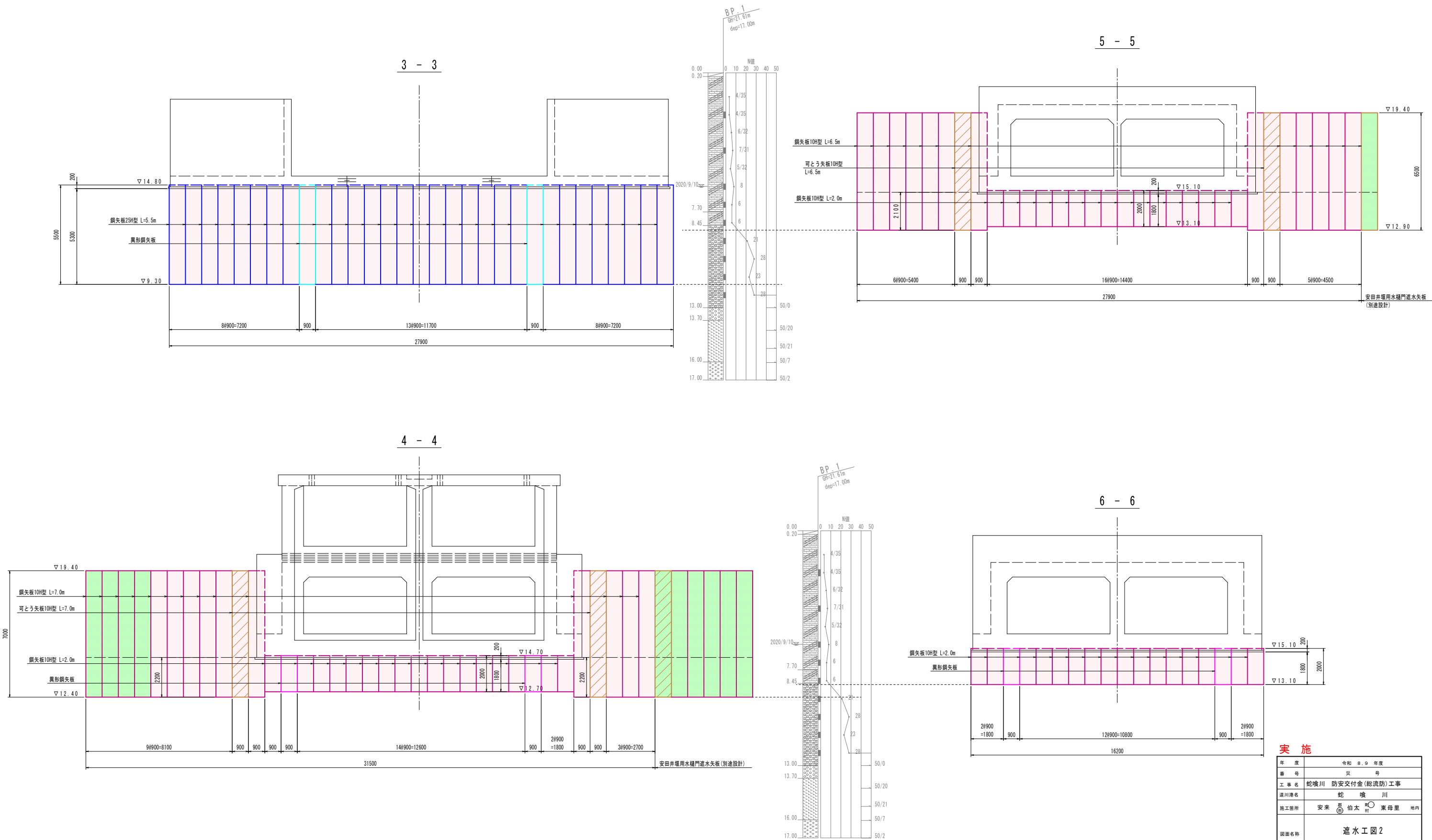
2-2



年度	令和 8.9 年度
番 号	災 号
工事名	蛇喰川 防災交付金(総流防)工事
通川港名	蛇 喰 川
施工所	安 未 田 村 東 母 里 地 内
図面名称	遮水工図1
縮尺	S=1/100
設計	会社 6 会社及び責任者
測量	
調査	
設計	

遮水工図2

S=1/100



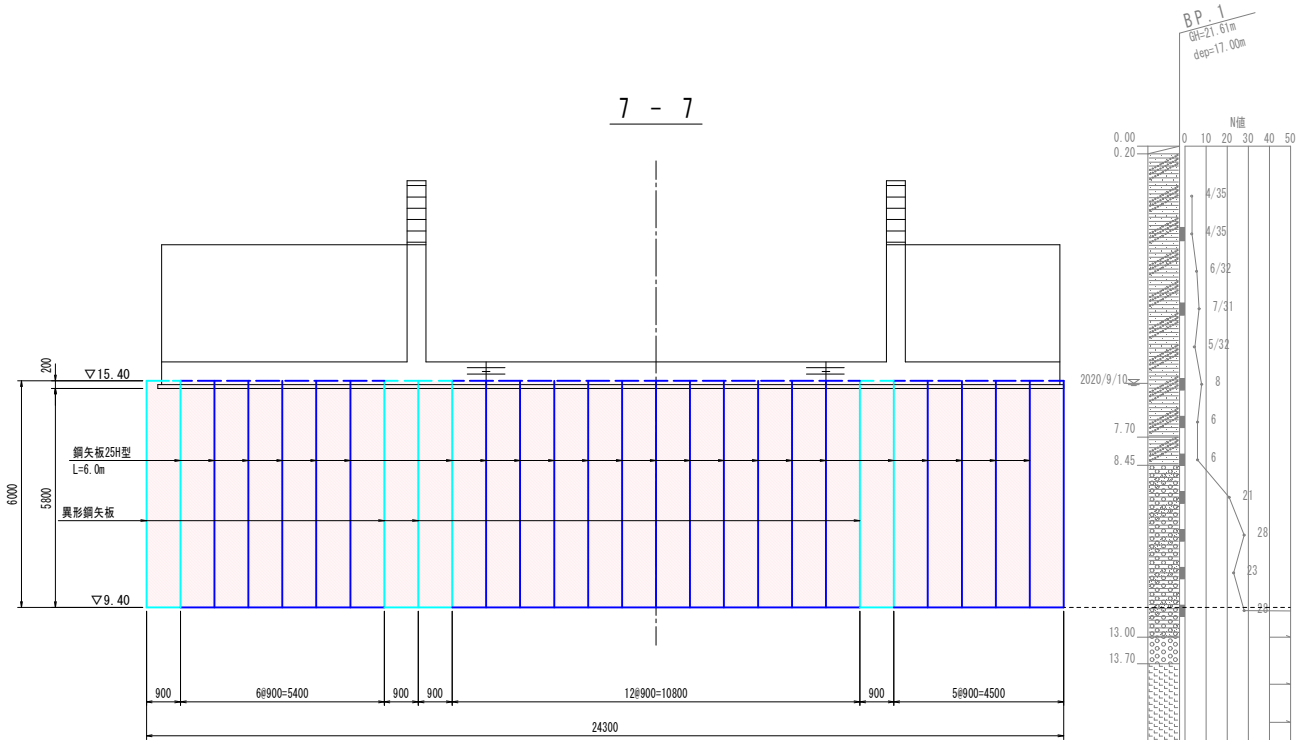
実施

年度	令和 8.9 年度
番 号	災 号
工事名	蛇喰川 防安交付金(総流防)工事
通川港名	蛇 喰 川
施工箇所	安来 豊 伯太 町 東母里 地内
図面名称	遮水工図2
縮尺	S=1/100
会社名	会社 及び 責任者
測量	
調査	
設計	

遮水工図3

S=1/100

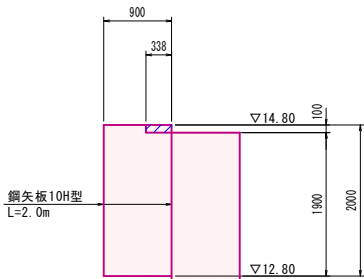
7 - 7



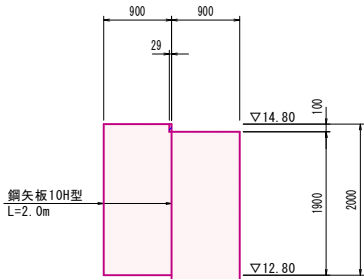
矢板切断詳細図

S=1/50

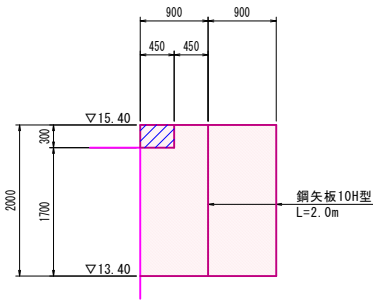
川表接続函渠部(下流側)



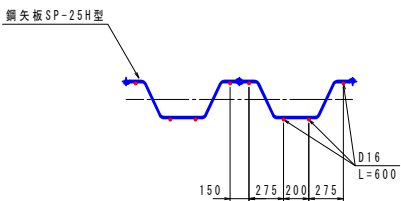
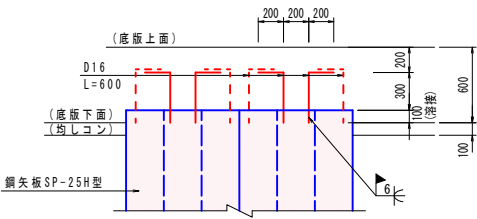
川表接続函渠部(上流側)



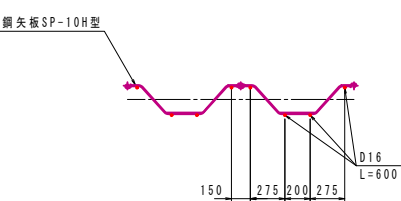
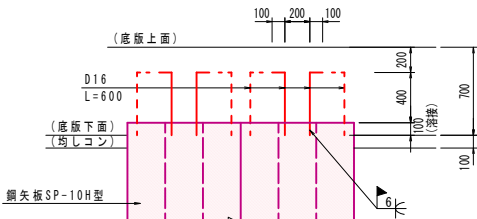
川裏胸壁部(下流・上流側)



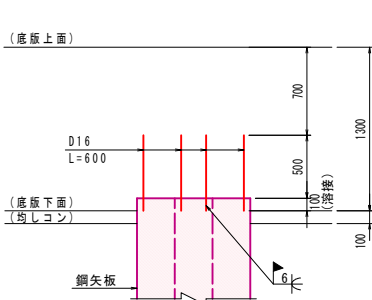
川表翼壁部・川裏翼壁部



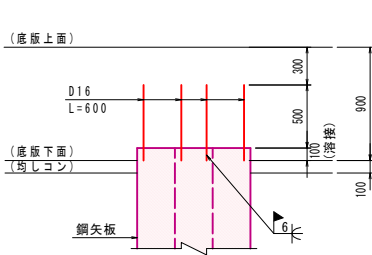
川表接続函渠工川表翼壁側



川表接続函渠工本体工側・川表胸壁部



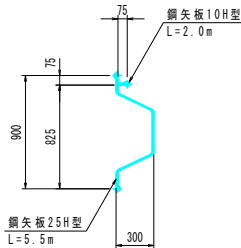
遮水壁部・川裏胸壁部



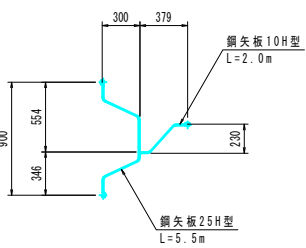
異形矢板詳細図

S=1/30

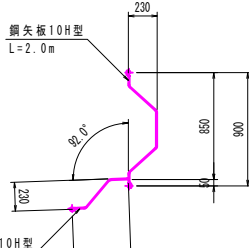
A部



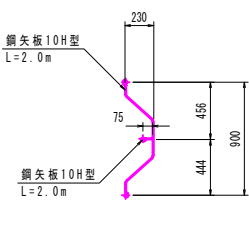
B部



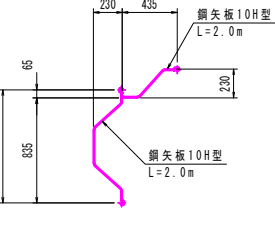
C部



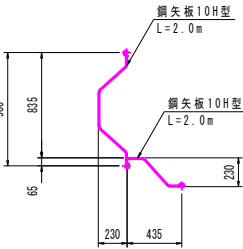
D部



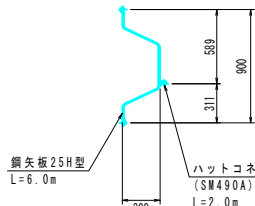
E部



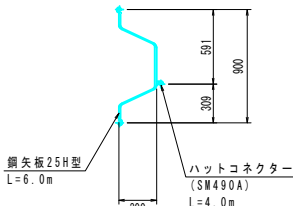
F部



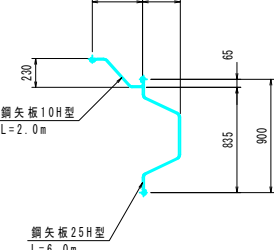
G部



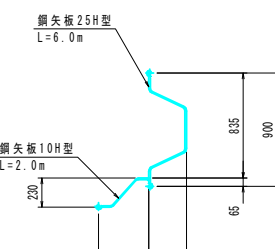
H部



I部



J部

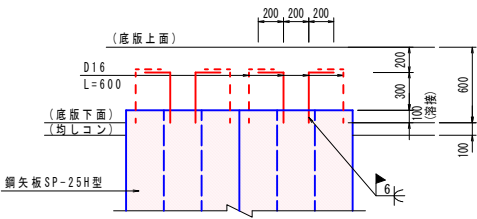


鋼矢板頭部鉄筋詳細図

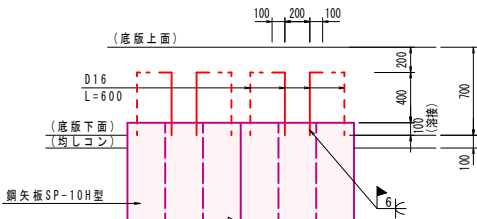
S=1/30

正面図

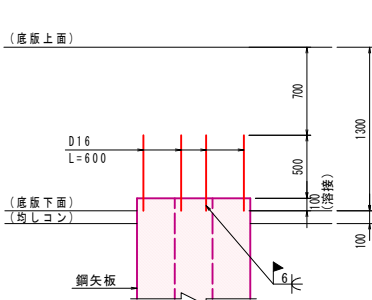
川表翼壁部・川裏翼壁部



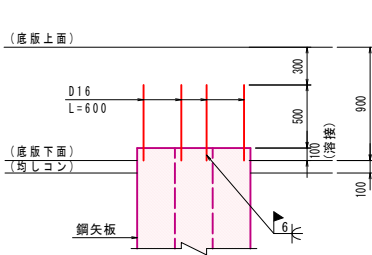
川表接続函渠工川表翼壁側



川表接続函渠工本体工側・川表胸壁部



遮水壁部・川裏胸壁部



実施

年度	令和 8.9 年度
番号	災 号
工事名	蛇喰川 防安交付金(総流防)工事
通川港名	蛇 喰 川
施工箇所	安来 豊 伯太 町 東母里 地内
図面名称	遮水工図3
縮尺	図示
会社6	会社及び責任者
測量	
設計	
3 葉の内 3	

函渠工数量集計表

-P12-

レベル4(細別)	レベル5(規格)			単位	門柱部	函体部	川表 胸壁部	遮水壁部	川裏 胸壁部	合計
コンクリート	コンクリート	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	底版	m3	87.4	97.9	18.9	1.9	5.6	211.7
			側壁	m3	88.1	69.4	7.4	14.2	4.4	183.5
			頂版	m3	76.0	85.7				161.7
			合計	m3	251.5	253.0	26.3	16.1	10.0	556.9
同上型枠	一般型枠	鉄筋・無筋構造物	底版	m2	30.7	14.8	20.3	5.1	8.2	79.1
			側壁	m2	251.2	229.9	29.9	53.1	26.2	590.3
			頂版	m2	116.9	102.3				219.2
			合計	m2	398.8	347.0	50.2	58.2	34.4	888.6
		円筒型枠	頂版	m	2.4					2.4
		合板円形型枠	側壁	m2		5.0				5.0
鉄筋	SD345	D13		Kg	5171	3734	627	697	363	10592
		D16~D25			13399	16058	517		179	30153
		D29~D32			0	0	0		0	—
ガス圧接	D25+D25			箇所	28					28
均しコンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	t=100mm	敷面積	m2						224.7
			体積	m3						24.3
同上型枠				m2						11.4
足場	枠組足場	$H \leq 30\text{m}$		掛m2	372	69		13	12	466
支保工	パイプサポート支保工	$H < 4\text{m}$ 、 $w \leq 40\text{kN/m}^2$		空m3	122	286				408
	くさび結合支保工	$h \leq 30\text{m}$ 、 $w \leq 40\text{kN/m}^2$		空m3	377					377
目地材	t=20mm			m2	26.8	12.8				39.6
止水板	B=200mm			m	26.8	22.8				49.6
差し筋	SD345	D16		Kg	170.0					170.0

函渠工

: 門柱部(函体拡幅部を含む)

—P13—

種別・細別	算 式	数 量
(1) コンクリート	$\sigma_{ck} = 24 \text{ N/mm}^2$ 底版 $V1 = 15.200 \times 2.600 \times 1.200$ $- 6.700 \times 1.200 \times 0.350 \times 2 = 41.80$ $V2 = \frac{1}{2} \times (15.200 + 14.200) \times 2.500 \times 1.200 = 44.10$ 函体部側壁 $V3 = \{ 15.200 \times 3.150$ $- 5.700 \times 3.150 \times 2$ $+ \frac{1}{2} \times 0.300 \times 0.300 \times 4 \} \times 0.900 = 10.94$ $V4 = \{ \frac{1}{2} \times (15.200 + 14.200) \times 3.150 - 5.700 \times 3.150 \times 2$ $+ \frac{1}{2} \times 0.300 \times 0.300 \times 4 \} \times 2.500 = 26.44$ 函体部頂版 $V5 = 15.200 \times 0.900 \times 0.800 = 10.94$ $V6 = \frac{1}{2} \times (15.200 + 14.200) \times 2.500 \times 0.800 = 29.40$ ハンチ $V7 = \frac{1}{2} \times 0.500 \times 0.500 \times \frac{1}{2} \times (15.200 + 15.000) = 1.89$ 柱 $V8 = 1.200 \times 0.700 \times 8.200 \times 2 = 13.78$ $V9 = 0.900 \times 1.200 \times 4.250 \times 2 = 9.18$ $V10 = 1.200 \times 0.400 \times 8.200 = 3.94$ $V11 = 0.900 \times 1.400 \times 4.250 = 5.36$ 戸当り $V12 = 0.500 \times 1.200 \times 3.850 \times 2 = 4.62$ $V13 = 0.500 \times 1.400 \times 3.850 = 2.70$	

函渠工

: 門柱部(函体拡幅部を含む)

—P14—

種別・細別	算 式	数 量
	操作台 $V14 = 3.800 \times 15.600 \times 0.600 - 0.400 \times 0.230 \times 1.400 = 35.44$ $V15 = \frac{1}{2} \times 0.500 \times 0.200 \times 1.200 \times 2 = 0.12$ $V16 = \frac{1}{2} \times 0.500 \times 0.200 \times 1.200 \times 2 = 0.12$ 土留壁 $V17 = 5.700 \times 0.900 \times 0.900 \times 2 = 9.23$ カットオフ $V18 = \frac{1}{2} \times (1.000 + 0.600) \times 0.100 \times 15.200 = 1.22$ $V19 = \frac{1}{2} \times (1.000 + 0.600) \times 0.100 \times 1.900 \times 2 = 0.30$ 合計 251.52 m3	
	(コンクリート内訳)	
底版	$\Sigma V_b = V1 + V2 + V18 + V19 = 87.42 \text{ m3}$	87.4 m3
側壁	$\Sigma V_s = V3 + V4 + V7 + V8 + V9 + V10 + V11 + V12 + V13 + V17 = 88.08 \text{ m3}$	88.1 m3
頂版	$\Sigma V_t = V5 + V6 + V14 + V15 + V16 = 76.02 \text{ m3}$	76.0 m3

函渠工 : 門柱部(函体拡幅部を含む)

—P15—

種別・細別	算 式	数 量
(2) 型枠	一般型枠 鉄筋・無筋構造物 底版 $A1 = 15.200 \times 1.200 = 18.24$ 函体棲部底版 $A2 = (1.200 - 0.700) \times 1.200 \times 2 = 1.20$ 函体棲部側壁 $A3 = (1.200 - 0.700) \times 3.150 \times 2 = 3.15$ 函体棲部頂版 $A4 = 14.200 \times 0.800 - 13.200 \times 0.800 = 0.80$ 函体外側壁 $A5 = 2.500 \times 1.020 \text{ (斜率)} \times 3.150 \times 2 = 16.07$ 函体外頂版 $A6 = 2.500 \times 1.020 \text{ (斜率)} \times 0.800 \times 2 = 4.08$ ハンチ $A7 = 1/2 \times 0.500 \times 0.500 \times 1.020 \text{ (斜率)} \times 2 = 0.26$ $A8 = 0.500 \times 1.414 \text{ (斜率)} \times 1/2 \times (15.200 + 15.000) = 10.68$ 土留壁 (背面) $A9 = 15.200 \times 0.400 = 6.08$ 土留壁 (前面) $A10 = 1.700 \times 5.700 \times 2 = 19.38$ 門柱側棲部側壁 (ハンチ) $A11 = 1/2 \times 0.300 \times 0.300 \times 4 = 0.18$ 側壁 内 $A12 = (3.150 - 0.300) \times (0.900 + 2.500 \times 1.020 \text{ (斜率)}) \times 4 = 39.33$ 内部ハンチ $A13 = 0.300 \times 1.414 \text{ (斜率)} \times (0.900 + 2.500 \times 1.020 \text{ (斜率)}) \times 4 = 5.85$ 頂版 内 $A14 = (5.700 - 2 \times 0.300) \times (0.900 + 2.500) \times 2 = 34.68$	

函渠工

: 門柱部(函体拡幅部を含む)

—P16—

種別・細別	算 式	数 量
	箱抜き $A15 = 0.350 \times (6.700 + 1.200) \times 4 = 11.06$	
	柱 $A16 = 0.900 \times 3.350 \times 4 = 12.06$ $A17 = 1.200 \times 3.350 \times 2 = 8.04$ $A18 = 1.400 \times 3.350 = 4.69$ $A19 = (2.100 \times 8.200 - 0.600 \times 4.400) \times 2 = 29.16$ $A20 = 0.700 \times 4.350 \times 2 = 6.09$ $A21 = 0.400 \times 4.350 = 1.74$ $A22 = 1.200 \times (8.200 - 0.200) \times 4 = 38.40$ $A23 = 0.500 \times 8.200 \times 4 - 1/2 \times 0.500 \times 0.200 \times 4 = 16.20$	
	戸当り $A24 = 0.500 \times 3.850 \times 2 = 3.85$ $A25 = 1.200 \times 3.850 \times 2 = 9.24$ $A26 = (0.500 + 0.500) \times 3.850 \times 2 = 7.70$ $A27 = (1.400 + 0.500 \times 2 + 0.500 \times 2) \times 3.850 = 13.09$	
	操作台 $A28 = 0.600 \times 15.600 \times 2 + 0.400 \times 0.230 \times 2 = 18.90$ $A29 = 0.600 \times 3.800 \times 2 = 4.56$ $A30 = 3.800 \times 15.600 - 2.100 \times 1.200 \times 2 - 2.100 \times 1.400 = 51.30$ $A31 = (0.500 \times 1.077 (\text{斜率}) + 0.500 \times 1.077 (\text{斜率})) \times 1.200 \times 2 = 2.58$	
	カットオフ $A32 = 1/2 \times (1.000 + 0.600) \times 0.100 \times 2 = 0.16$	
	合計 398.80 m2	

函渠工 : 門柱部(函体拡幅部を含む)

—P17—

種別・細別	算 式	数 量
	(型枠内訳)	
	底版	
	$\Sigma A_b = A_1 + A_2 + A_{15} + A_{32} = 30.66 \text{ m}^2$	30.7 m ²
	側壁	
	$\Sigma A_s = A_3 + A_5 + A_7 + A_8 + A_9$ $+ A_{10} + A_{11} + A_{12} + A_{13}$ $+ A_{16} + A_{17} + A_{18} + A_{19}$ $+ A_{20} + A_{21} + A_{22} + A_{23}$ $+ A_{24} + A_{25} + A_{26} + A_{27}$ $= 251.24 \text{ m}^2$	251.2 m ²
	頂版	
	$\Sigma A_t = A_4 + A_6 + A_{14} + A_{28}$ $+ A_{29} + A_{30} + A_{31} = 116.90 \text{ m}^2$	116.9 m ²
	一般型枠 円筒型枠 (Φ3 ラック孔	
	$L = 0.600 \times 4 = 2.40 \text{ m}$	2.4 m

函渠工 : 門柱部(函体拡幅部を含む)

—P18—

種別・細別	算 式	数 量
(3) 鉄筋	SD345 鉄筋質量表より D13 W= 5171.0 kg (D13 5171 kg) D16 W= 3254.0 kg D19 W= 492.0 kg D22 W= ——— kg D25 W= 9653.0 kg $\Sigma W = 13399.0$ kg (D16～D25 13399 kg) D29 W= ——— kg D32 W= ——— kg $\Sigma W = 0.0$ kg (D29～D32 0 kg) ガス圧接 D25+D25 N= 28 箇所	5171 kg 13399 kg 0 kg 28 箇所

函渠工 : 門柱部(函体拡幅部を含む)

—P19—

種別・細別	算 式	数 量
(4) 足場	枠組足場 H≦30m 門柱部 $A1 = (6.000 + 17.800) \times 2$ $\times 10.000 - 1.200 \times (4.100$ $+ 1.090) \times 2 - 5.150$ $\times 15.620 - 4.400 \times 1.600$ $\times 2 = 369.0$ $A2 = 3.950 \times 0.408 \times 2 = 3.2$ 合計 372.2 掛m2	372 掛m2

函渠工 : 門柱部(函体拡幅部を含む)

—P20—

[illegible]

函渠工 : 門柱部(函体拡幅部を含む)

—P21—

種別・細別	算 式	数 量
(6) 目地板	目地板 t=20mm $A = 5.050 \times 14.000$ $- 3.850 \times 5.700 \times 2 = 26.81 \text{ m}^2$	26.8 m ²
(7) 止水板	止水板 B=200mm $L = 4.450 \times 3 + 13.400 = 26.75 \text{ m}$	26.8 m
(8) 差し筋	SD345 D16 $W = 0.250 \times 1.560 \text{ kg/m} \times 358 = 139.6 \text{ kg}$ $W = 0.500 \times 1.560 \text{ kg/m} \times 39 = 30.4 \text{ kg}$ 合計 170.0 kg	170.0 kg

函渠工

: 函体部(川裏拡幅部を含む)

—P22—

種別・細別	算 式	数 量
(1) コンクリート	$\sigma_{ck} = 24 \text{N/mm}^2$ 函体標準部 底版 $V1 = 13.200 \times 0.800 \times 5.700 = 60.19$ 側壁 $V2 = \left(\frac{1}{2} \times 0.300 \times 0.300 \times 4 + 13.200 \times 3.150 - 5.700 \times 3.150 \times 2 \right) \times 5.700 = 33.35$ 頂版 $V3 = 13.200 \times 0.800 \times 5.700 = 60.19$ 函体拡幅部 底版 $V4 = \left\{ \frac{1}{2} \times (13.600 + 14.000) \times 1.900 + 14.000 \times 1.300 \right\} \times 0.800 = 35.54$ 側壁 $V5 = \left\{ \frac{1}{2} \times (13.600 + 14.000) \times 3.150 - 5.700 \times 3.150 \times 2 + \frac{1}{2} \times 0.300 \times 0.300 \times 4 \right\} \times 1.900 = 14.71$ $V6 = \left(\frac{1}{2} \times 0.300 \times 0.300 \times 4 + 14.000 \times 3.150 - 5.700 \times 3.150 \times 2 \right) \times 0.400 = 3.35$ 頂版 $V7 = \left\{ \frac{1}{2} \times (13.600 + 14.000) \times 1.900 + 14.000 \times 0.400 \right\} \times 0.800 = 25.46$	

函渠工

: 函体部(川裏拡幅部を含む)

—P23—

種別・細別	算 式	数 量
	土留壁 $V8 = 14.000 \times 1.500 \times 0.400 = 8.40$ 戸当り部 $V9 = (0.900 \times 0.900 - 0.400 \times 0.200) \times 5.250 \times 2 = 7.67$ $V10 = (\pi \times 0.400 \times 0.400 \times 1/2 + 0.100 \times 0.800 + 0.400 \times 0.400) \times 3.950 = 1.94$ カットオフ(遮水壁部) $V11 = 1/2 \times (1.000 + 0.600) \times 0.100 \times 13.200 = 1.06$ カットオフ(川裏胸壁部) $V12 = 1/2 \times (1.000 + 0.600) \times 0.100 \times 14.000 = 1.12$	
	合計 252.98 m3	
	(コンクリート内訳)	
底版	$\Sigma Vb = V1 + V4 + V11 + V12 = 97.91 \text{ m3}$	97.9 m3
側壁	$\Sigma Vs = V2 + V5 + V6 + V8 + V9 + V10 = 69.42 \text{ m3}$	69.4 m3
頂版	$\Sigma Vt = V3 + V7 = 85.65 \text{ m3}$	85.7 m3

函渠工

: 函体部(川裏拡幅部を含む)

—P24—

種別・細別	算 式	数 量
(2) 型枠	一般型枠 鉄筋・無筋構造物 標準函体部外 底版 $A1 = 0.800 \times (5.700 - 1.000) \times 2 = 7.52$ 側壁 $A2 = 3.150 \times (5.700 - 0.600) \times 2 = 32.13$ 頂版 $A3 = 0.800 \times (5.700 - 0.600) \times 2 = 8.16$ 側壁内(拡幅函体部含む) $A4 = 2.850 \times (5.700 + 1.900 \times 1.006 \text{ (斜率)} + 0.400) \times 4 = 91.33$ 頂版内(拡幅函体部含む) $A5 = 5.100 \times (5.700 + 1.900 + 0.400) \times 2 = 81.60$ 内部ハンチ(拡幅函体部含む) $A6 = 0.300 \times 1.414 \text{ (斜率)} \times (5.700 + 1.900 \times 1.006 \text{ (斜率)} + 0.400) \times 4 = 13.59$ 拡幅函体部外 側壁 $A7 = 3.150 \times 1.900 \times 1.006 \text{ (斜率)} \times 2 = 12.04$ 頂版 $A8 = 0.800 \times 1.900 \times 1.006 \text{ (斜率)} \times 2 = 3.06$ 拡幅函体棲部 底版 $A9 = (0.900 - 0.700) \times 0.800 \times 2 = 0.32$ 側壁 $A10 = (0.900 - 0.700) \times 3.150 \times 2 = 1.26$ 頂版 $A11 = (0.900 - 0.700) \times 0.800 \times 2 = 0.32$	

函渠工

: 函体部(川裏拡幅部を含む)

—P25—

種別・細別	算 式	数 量
	土留壁 $A12 = 1.500 \times 14.000 = 21.00$ 川裏側土留壁 $A13 = 1.500 \times 14.000 - 0.900 \times 1.300 \times 2 = 18.66$ 川裏側函体棲部 底版 $A14 = 0.500 \times 14.000 = 7.00$ ※上流面は均しコンを先行して打設するため、0.8m厚のうち0.3m分を控除 側壁 (ハンチ) $A15 = 1/2 \times 0.300 \times 0.300 \times 4 = 0.18$ 頂版 $A16 = 0.800 \times (14.000 - 0.900 \times 2 - 0.800) = 9.12$ 戸当り部 $A17 = 0.900 \times 5.250 \times 2 = 9.45$ 戸当り部内 $A18 = (0.500 + 0.400 + 0.200 \times 2) \times 5.250 \times 2 = 13.65$ $A19 = (0.100 + 0.400 + 0.200 \times 2) \times 3.950 \times 2 = 7.11$ 川裏側戸当り $A20 = 0.900 \times 5.250 \times 2 = 9.45$ 合計 346.95 m2	
	(型枠内訳) 底版 $\Sigma A_b = A1 + A9 + A14 = 14.84 \text{ m2}$ 側壁 $\Sigma A_s = A2 + A4 + A6 + A7 + A10 + A12 + A13 + A15 + A17 + A18 + A19 + A20 = 229.85 \text{ m2}$ 頂版 $\Sigma A_t = A3 + A5 + A8 + A11 + A16 = 102.26 \text{ m2}$	14.8 m2 229.9 m2 102.3 m2
一般型枠 合板円形型枠	戸当り $A = \pi \times 0.800 \times 1/2 \times 3.950 = 4.96 \text{ m2}$	5.0 m2

函渠工 : 函体部(川裏拡幅部を含む)

—P26—

種別・細別	算 式	数 量
(3) 鉄筋	SD345 鉄筋質量表より D13 W= 2033.0 + 1701.0 = 3734.0 kg (D13 3734 kg) D16 W= 3892.0 + 81.0 = 3973.0 kg D19 W= 1048.0 + 364.0 = 1412.0 kg D22 W= ——— + ——— = 0.0 kg D25 W= 6852.0 + 3821.0 = 10673.0 kg $\Sigma W = 16058.0$ kg (D16～D25 16058 kg) D29 W= ——— + ——— = 0.0 kg D32 W= ——— + ——— = 0.0 kg $\Sigma W = 0.0$ kg (D29～D32 0 kg)	3734 kg 16058 kg 0 kg

函渠工

: 函体部(川裏拡幅部を含む)

—P27—

種別・細別	算 式	数 量
(4) 足場	枠組足場 $H \leq 30m$ $A1 = 4.750 \times 1.150 \times 2 = 10.9$ $A2 = 4.750 \times 0.550 \times 2 = 5.2$ $A3 = 3.950 \times 0.201 \times 2 = 1.6$ $A4 = 5.450 \times 4.700 \times 2 = 51.2$ 合計 68.9 掛 m^2	69 掛 m^2
(5) 支保	パイプサポート支保工 $H < 4m$ 40kN/ m^2 以下 標準函体部 $V = (5.700 \times 3.150$ $\quad - 1/2 \times 0.300 \times 0.300 \times 2)$ $\quad \times 8.000 \times 2 = 285.8$ 空 m^3	286 空 m^3
(6) 目地板	目地板 $t=20mm$ $A = 4.800 \times 0.500 \times 2$ $\quad + 0.500 \times 16.000 = 12.80$ m^2	12.8 m^2
(7) 止水板	止水板 $B=200mm$ $L = 5.050 \times 2 + 12.700 = 22.80$ m	22.8 m

種別・細別	算 式	数 量
(1) コンクリート	$\sigma_{ck} = 24 \text{ N/mm}^2$ 底版 $V1 = 5.100 \times (1.400 + 1.400) \times 1.200 = 17.14$ $V2 = \frac{1}{2} \times 2.500 \times 0.500 \times 1.200 \times 2 = 1.50$ 側壁 $V3 = 0.600 \times 4.400 \times (1.400 + 1.400) = 7.39$ カットオフ $V4 = \frac{1}{2} \times (1.000 + 0.600) \times 0.100 \times (1.400 + 1.400) = 0.22$ 合計 26.25 m3 (コンクリート内訳) 底版 $\Sigma V_b = V1 + V2 + V4 = 18.86 \text{ m}^3$ 側壁 $\Sigma V_s = V3 = 7.39 \text{ m}^3$	18.9 m3 7.4 m3
(2) 型枠	一般型枠 鉄筋・無筋構造物 底版 $A1 = (1.400 + 1.900 + 5.100) \times 1.200 \times 2 = 20.16$ 側壁 $A2 = (1.400 + 1.400) \times 4.400 \times 2 = 24.64$ $A3 = 0.600 \times 4.400 \times 2 = 5.28$ カットオフ $A4 = \frac{1}{2} \times (1.000 + 0.600) \times 0.100 \times 2 = 0.16$ 合計 50.24 m2 (型枠内訳) 底版 $\Sigma A_b = A1 + A4 = 20.32 \text{ m}^2$ 側壁 $\Sigma A_s = A2 + A3 = 29.92 \text{ m}^2$	20.3 m2 29.9 m2

種別・細別	算 式	数 量
(3) 鉄筋	SD345 鉄筋質量表より D13 W= 627.0 kg (D13 627 kg) D16 W= 132.0 kg D19 W= 215.0 kg D22 W= ——— kg D25 W= 170.0 kg $\Sigma W = 517.0$ kg (D16～D25 517 kg) D29 W= ——— kg D32 W= ——— kg $\Sigma W = 0.0$ kg (D29～D32 0 kg)	627 kg 517 kg 0 kg

種別・細別	算 式	数 量
(1) コンクリート	$\sigma_{ck} = 24 \text{ N/mm}^2$ 底版 $V1 = 0.800 \times 1.000 \times 1.050 \times 2 = 1.68$ 壁 $V2 = (4.950 \times 15.300 - 3.950 \times 13.200) \times 0.600 = 14.16$ カットオフ $V3 = \frac{1}{2} \times (1.000 + 0.600) \times 0.100 \times 1.050 \times 2 = 0.17$ 合計 16.01 m3 (コンクリート内訳) 底版 $\Sigma V_b = V1 + V3 = 1.85 \text{ m}^3$ 側壁 $\Sigma V_s = V2 = 14.16 \text{ m}^3$	1.9 m3 14.2 m3
(2) 型枠	一般型枠 鉄筋・無筋構造物 底版 $A1 = (1.050 \times 2 + 1.000) \times 0.800 \times 2 = 4.96$ 壁 $A2 = (4.950 \times 1.050 \times 2 + 1.000 \times 13.200) \times 2 = 47.19$ $A3 = 4.950 \times 0.600 \times 2 = 5.94$ カットオフ $A4 = \frac{1}{2} \times (1.000 + 0.600) \times 0.100 \times 2 = 0.16$ 合計 58.25 m2 (型枠内訳) 底版 $\Sigma A_b = A1 + A4 = 5.12 \text{ m}^2$ 側壁 $\Sigma A_s = A2 + A3 = 53.13 \text{ m}^2$	5.1 m2 53.1 m2

函渠工

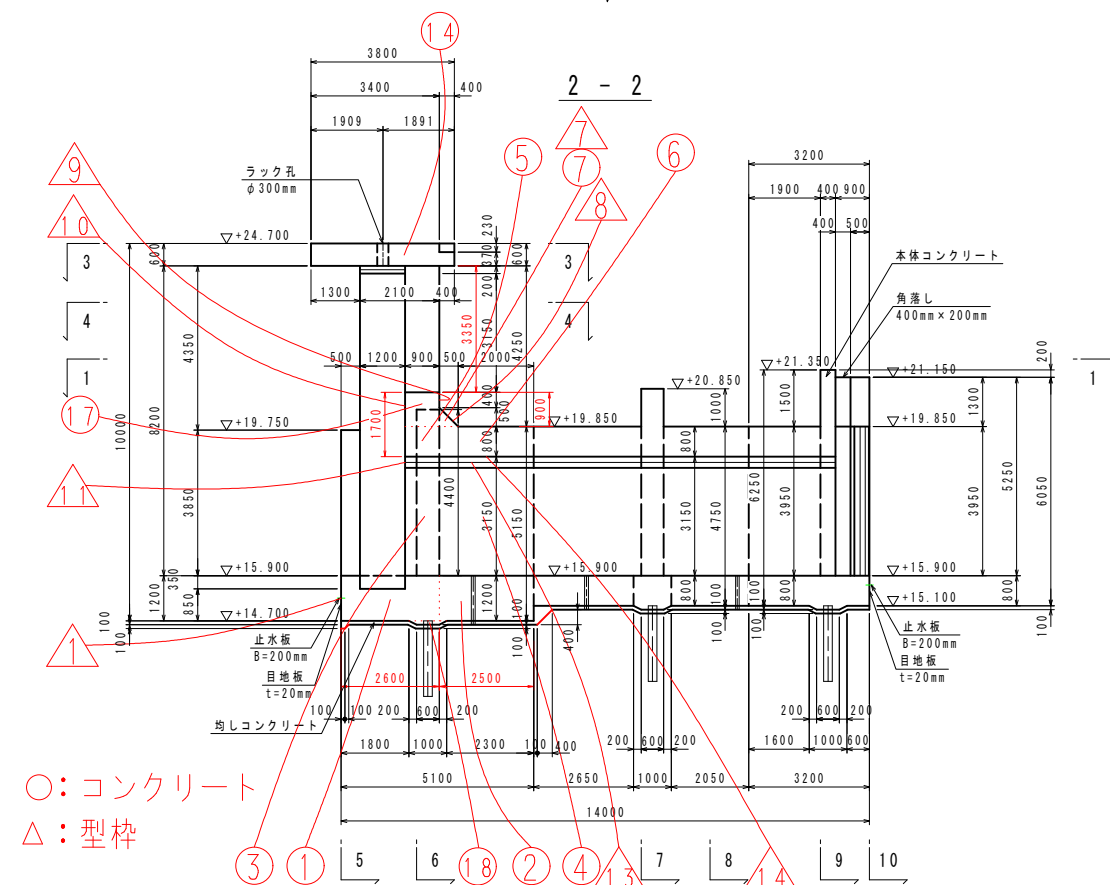
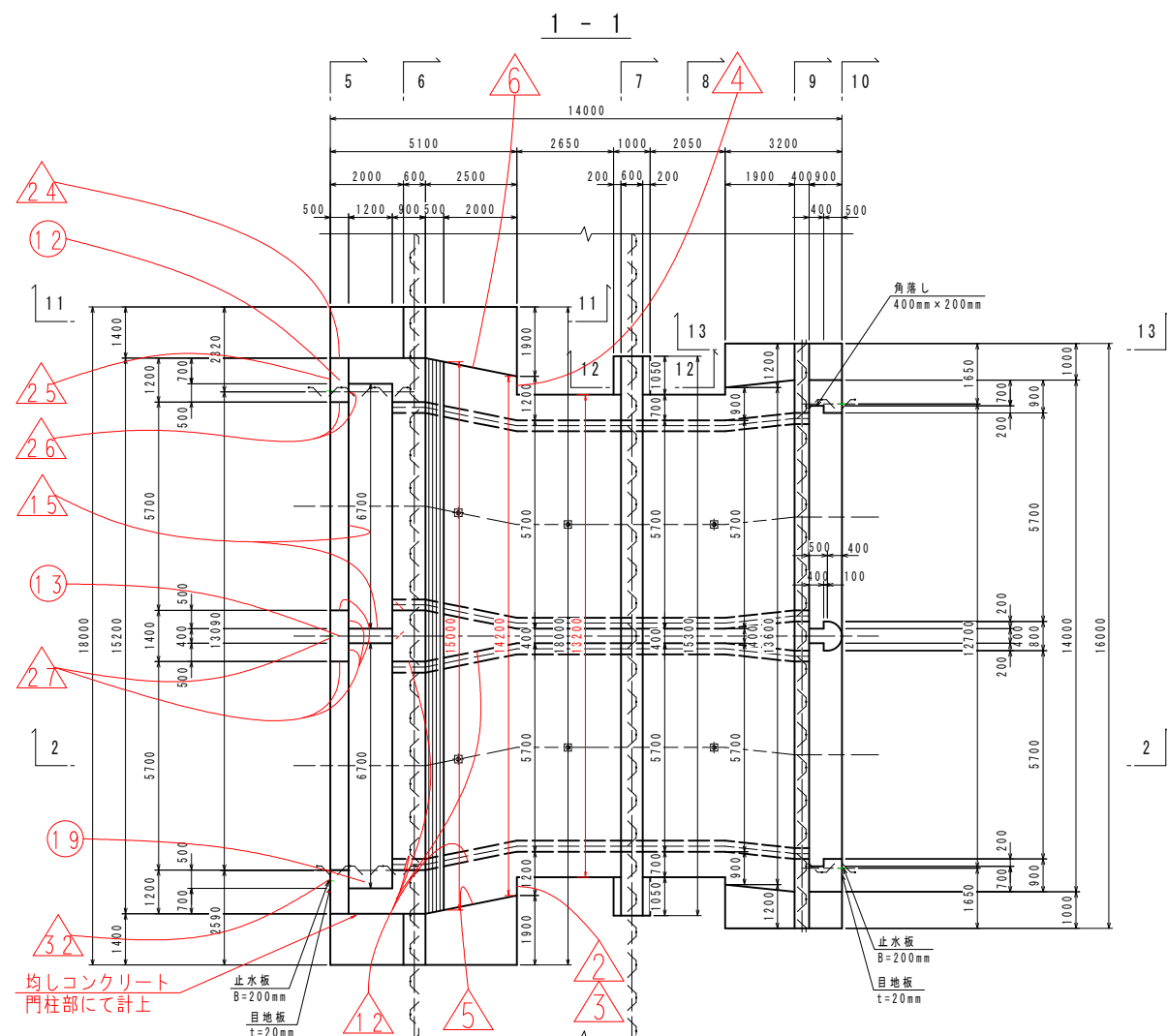
: 遮水壁部

—P31—

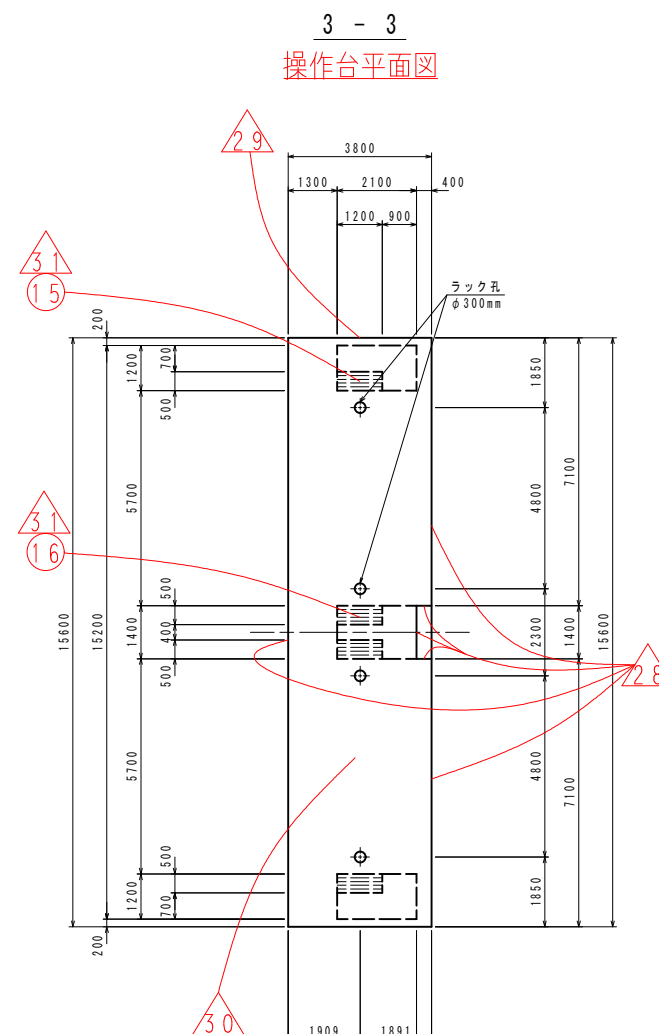
種別・細別	算 式	数 量
(3) 鉄筋	SD345 鉄筋質量表より D13 W= 697.0 kg (D13 697 kg)	697 kg
(4) 足場	枠組足場 H≤30m A= 5.750 × 0.550 × 4 = 12.7 掛m2	13 掛m2

種別・細別	算 式	数 量
(3) 鉄筋	SD345 鉄筋質量表より D13 W= 363.0 kg (D13 363 kg) D16 W= ——— kg D19 W= 179.0 kg D22 W= ——— kg D25 W= ——— kg $\Sigma W = 179.0$ kg (D16~D25 179 kg) D29 W= ——— kg D32 W= ——— kg $\Sigma W = 0.0$ kg (D29~D32 0 kg)	363 kg 179 kg 0 kg
(4) 足場	枠組足場 $H \leq 30m$ A1 = $5.450 \times 0.613 \times 2 = 6.7$ A2 = $5.450 \times 0.500 \times 2 = 5.5$ 合計 12.2 掛m2	12 掛m2

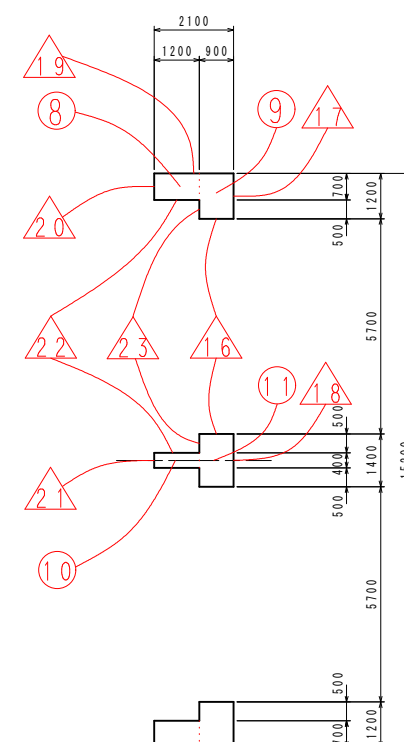
門柱部（コンクリート・型枠）



○：コンクリート
△：型枠

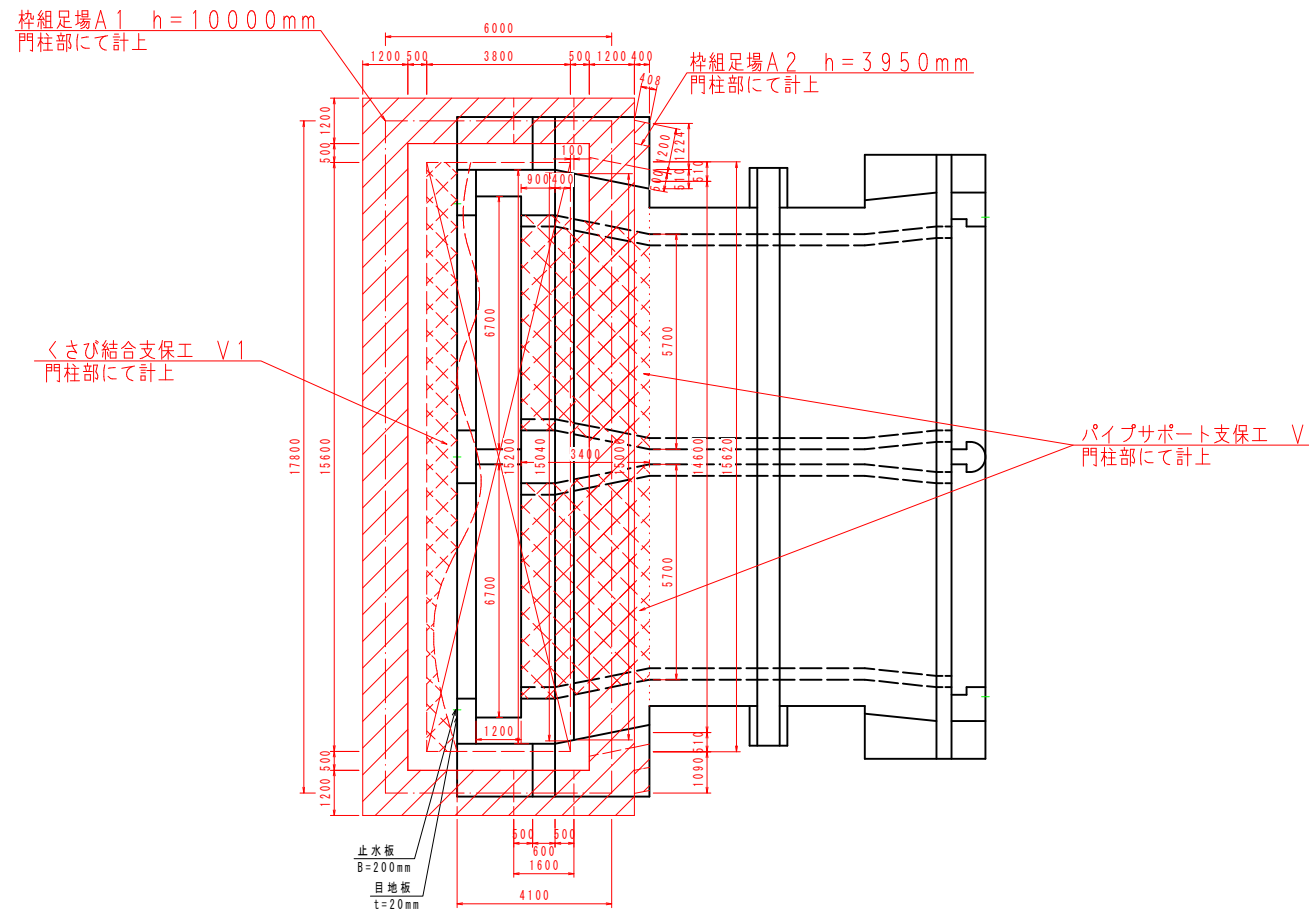


門柱平面図
4 - 4

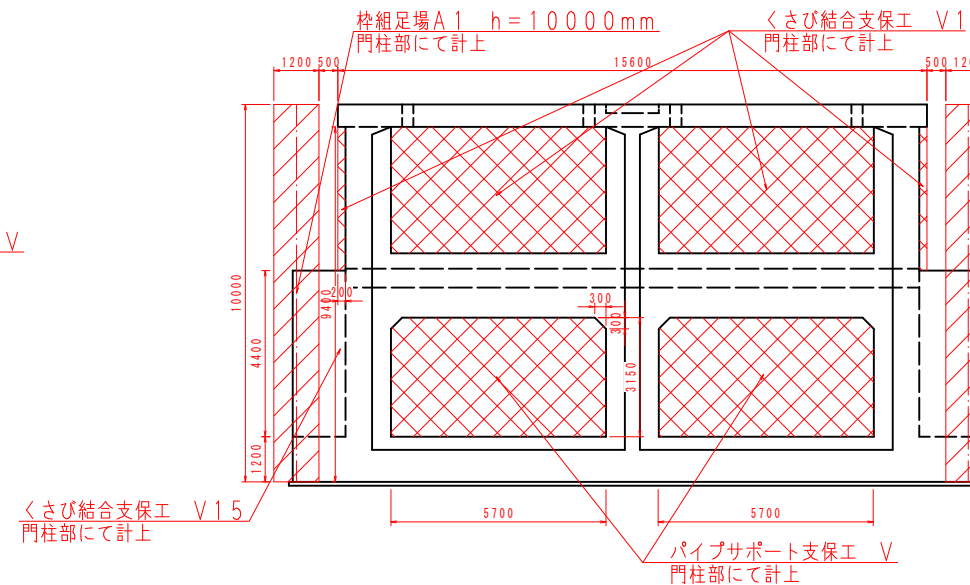
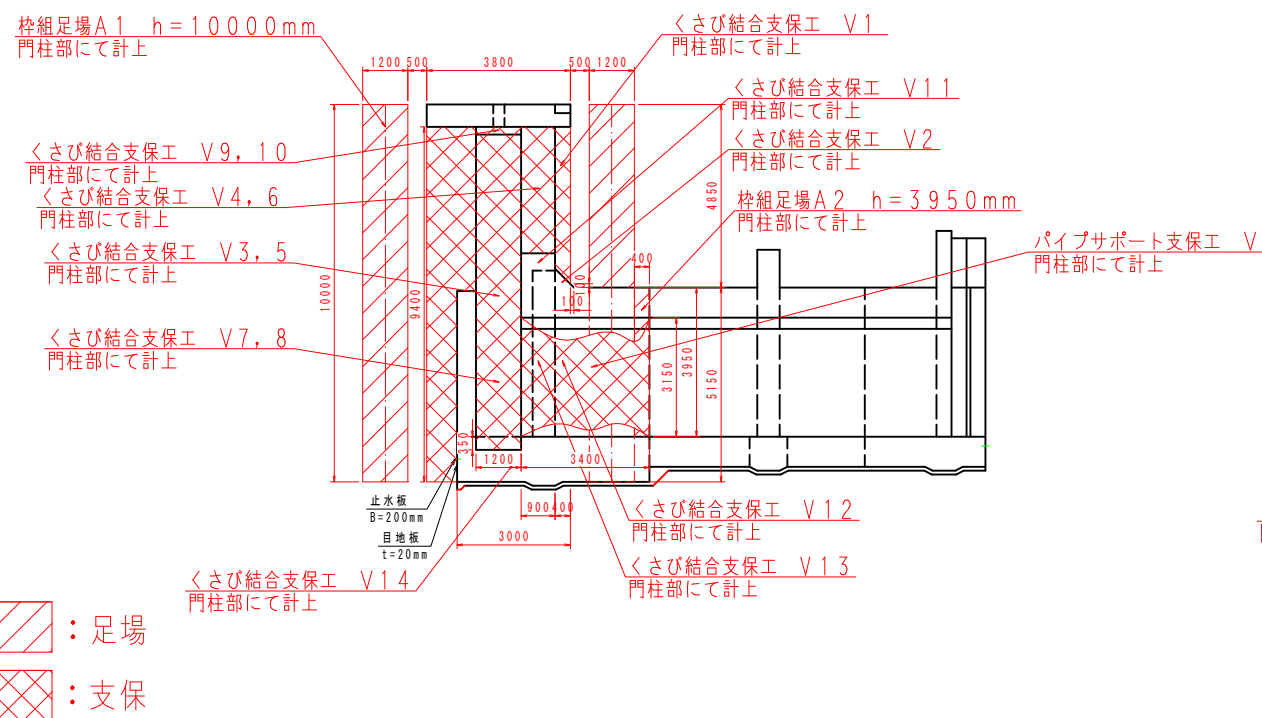
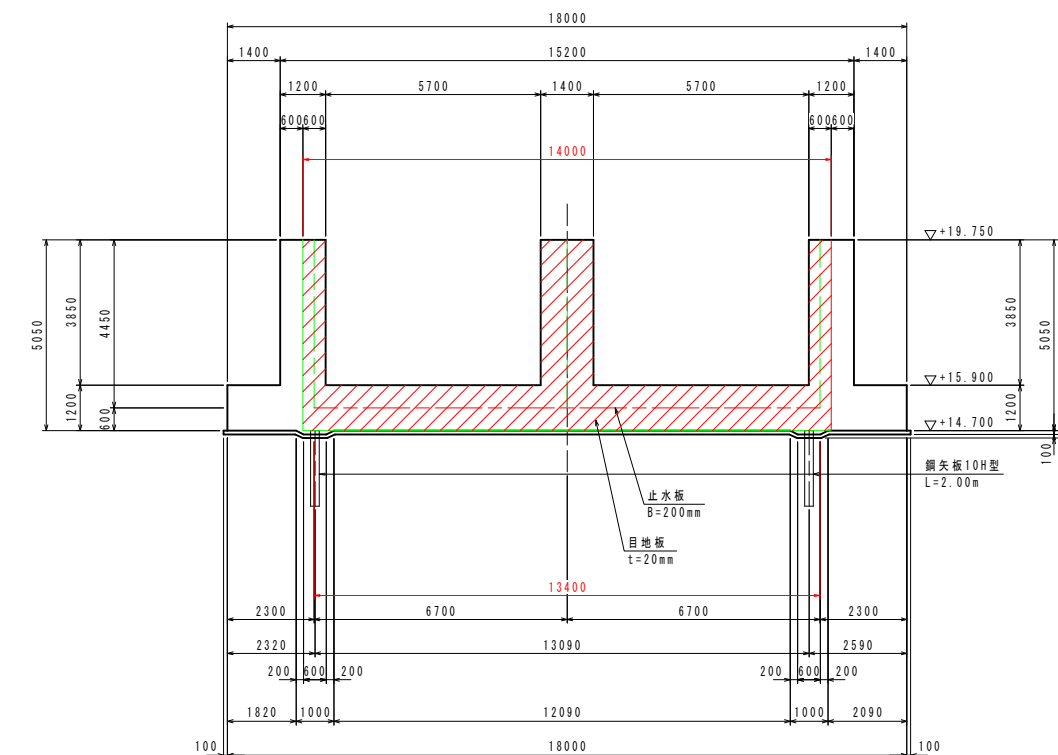


コンクリートの設計基準強度	
本体コンクリート	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$
均しコンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$

足場・支保工平面図

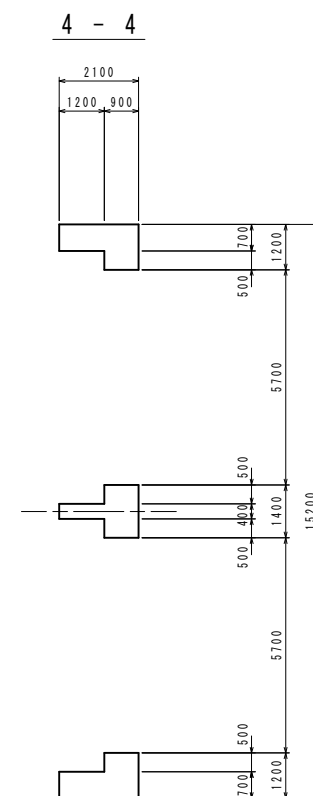
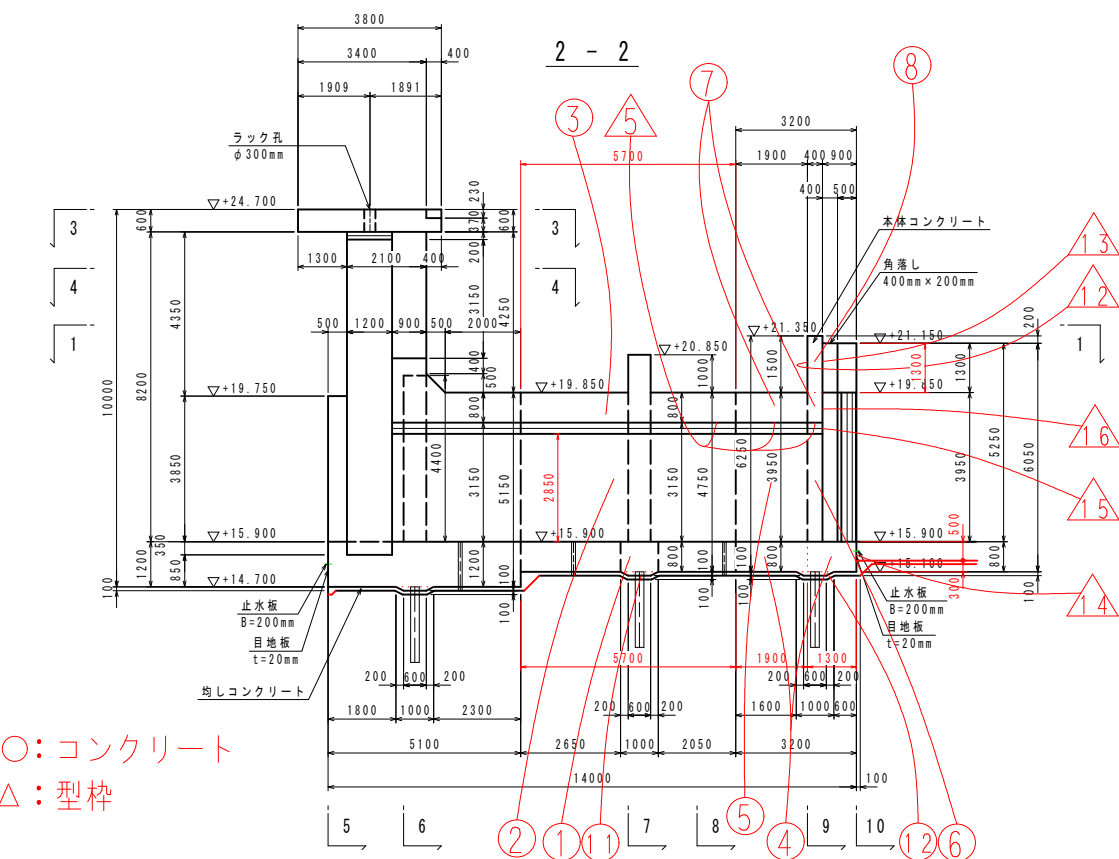
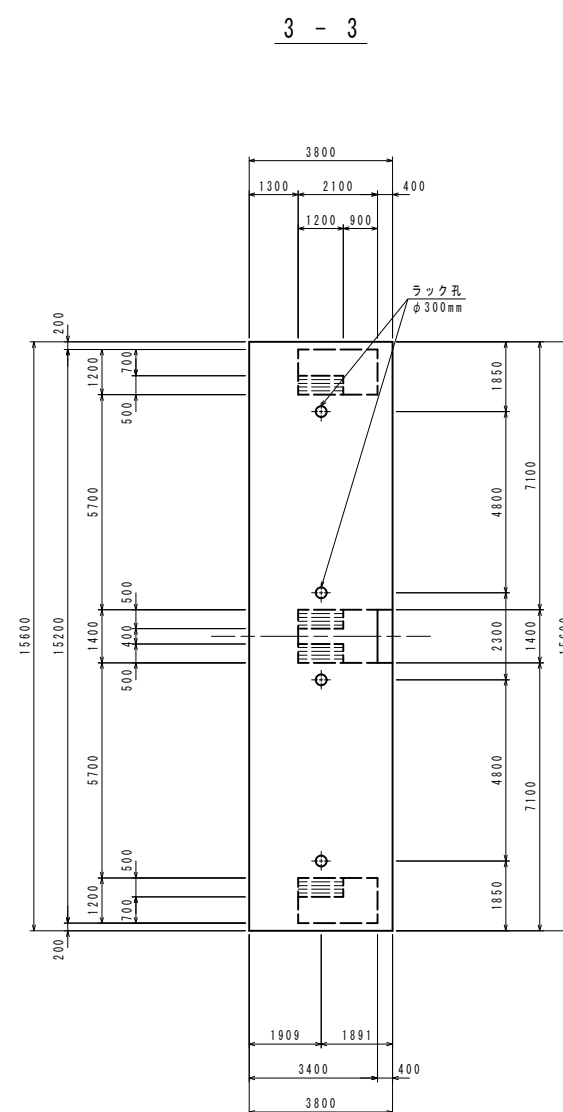
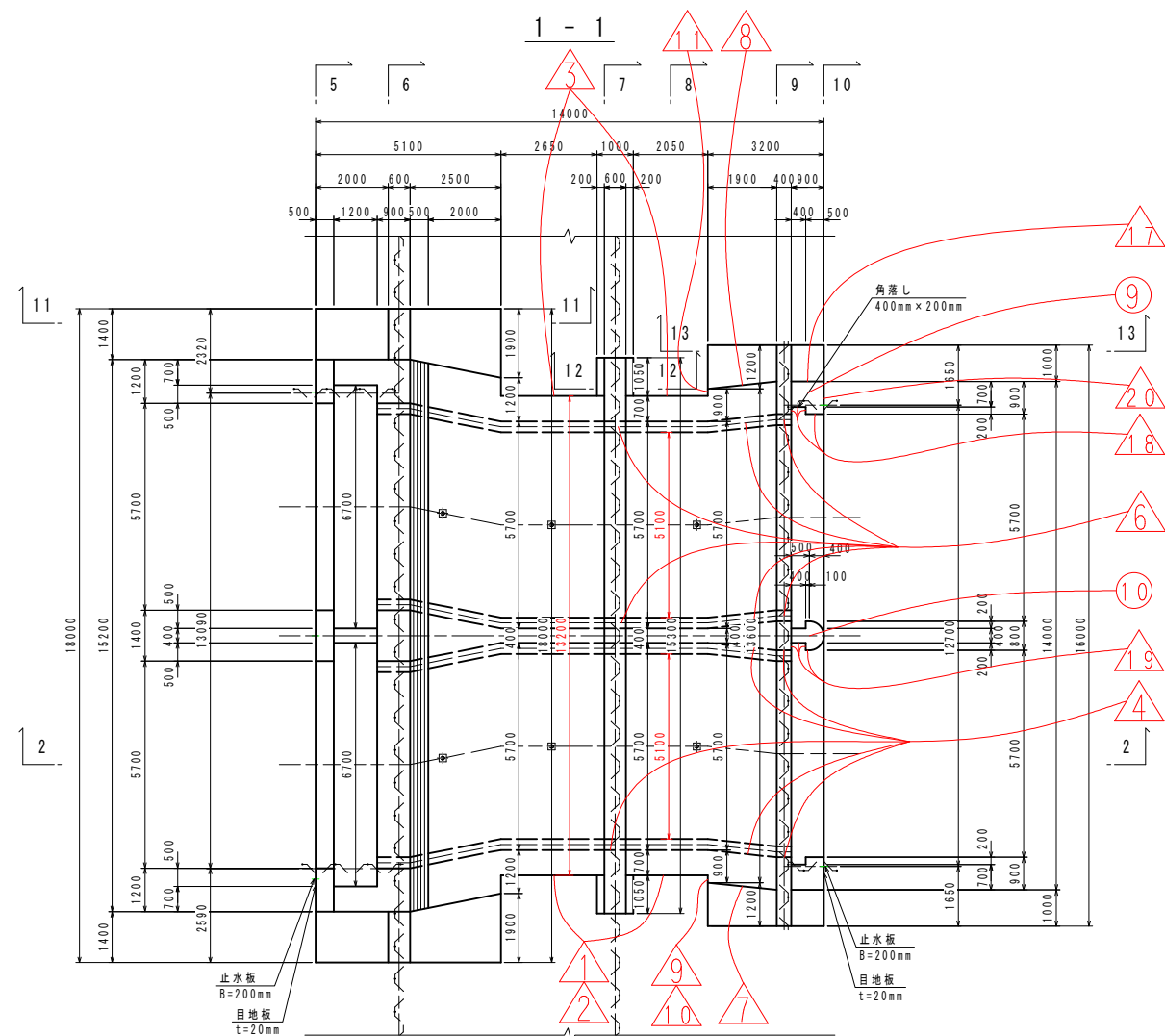


足場・支保工断面図



コンクリートの設計基準強度	
本体コンクリート	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$
均しコンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$

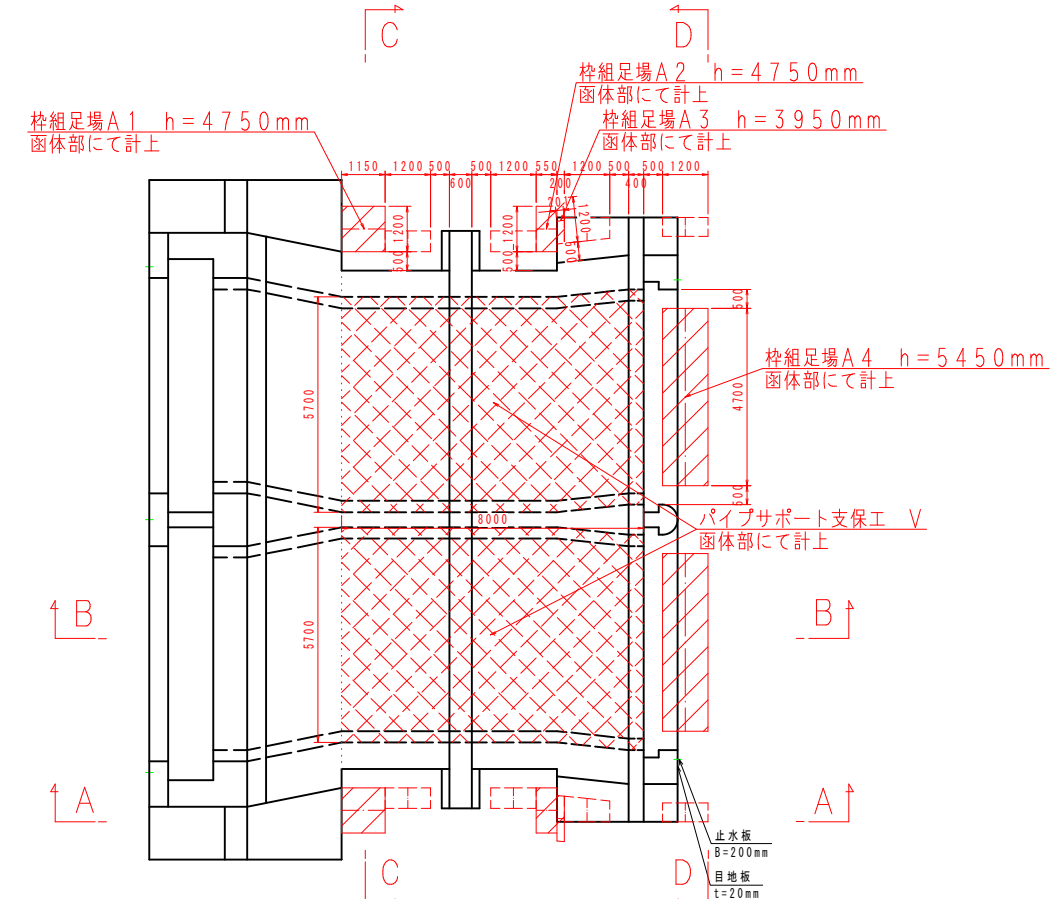
図体部（コンクリート・型枠）



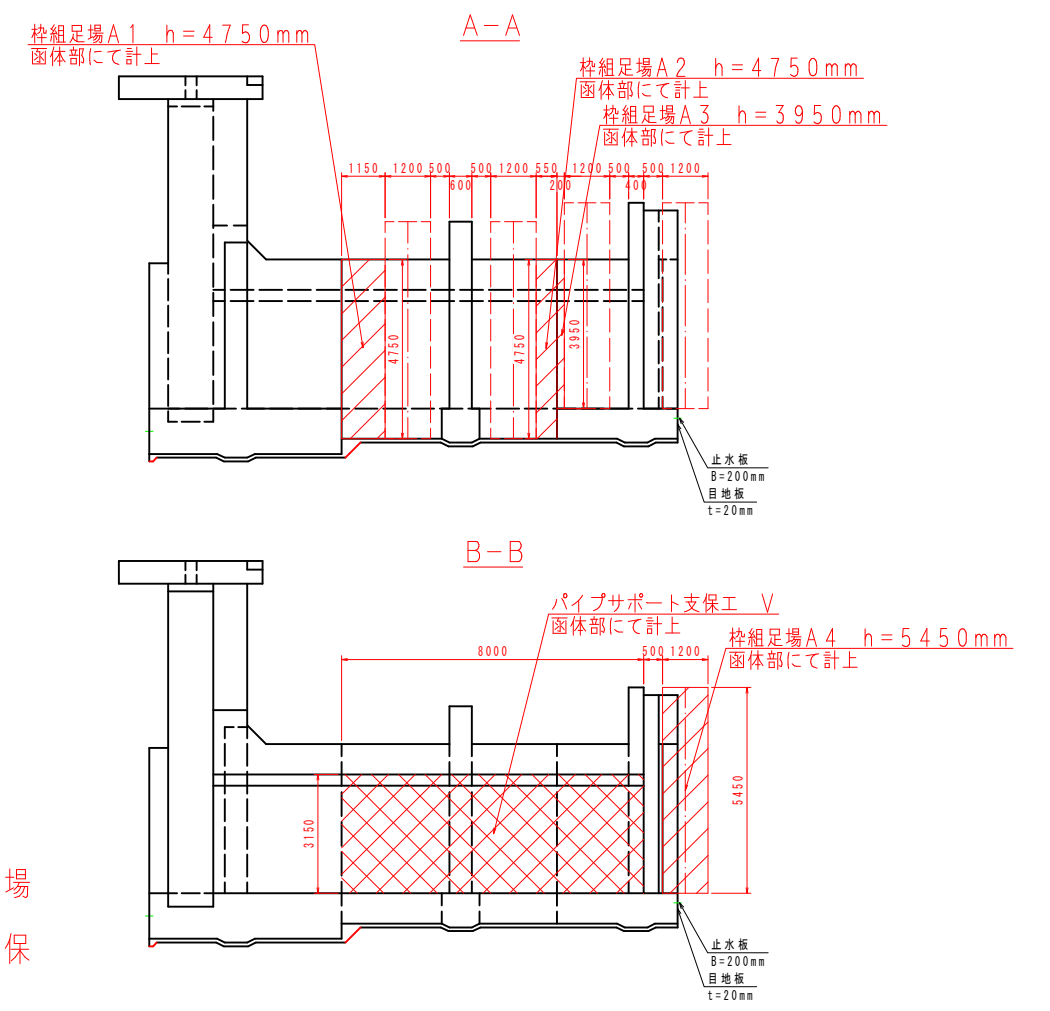
○：コンクリート
△：型枠

コンクリートの設計基準強度	
本体コンクリート	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$
均しコンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$

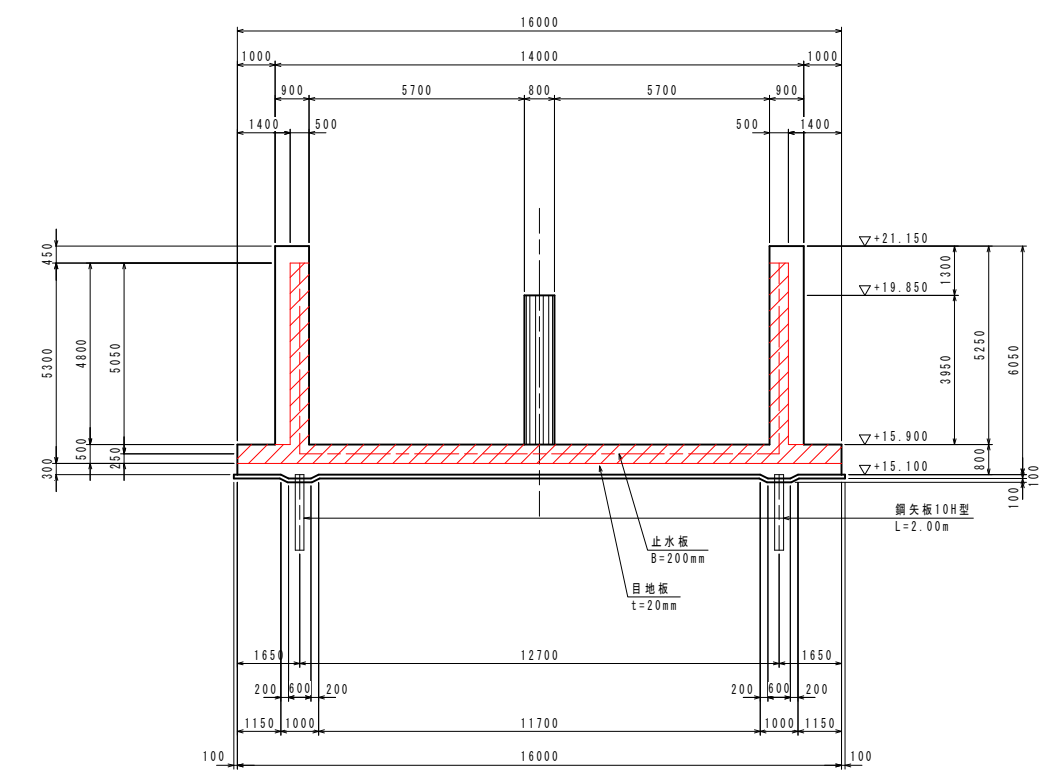
足場・支保工平面図



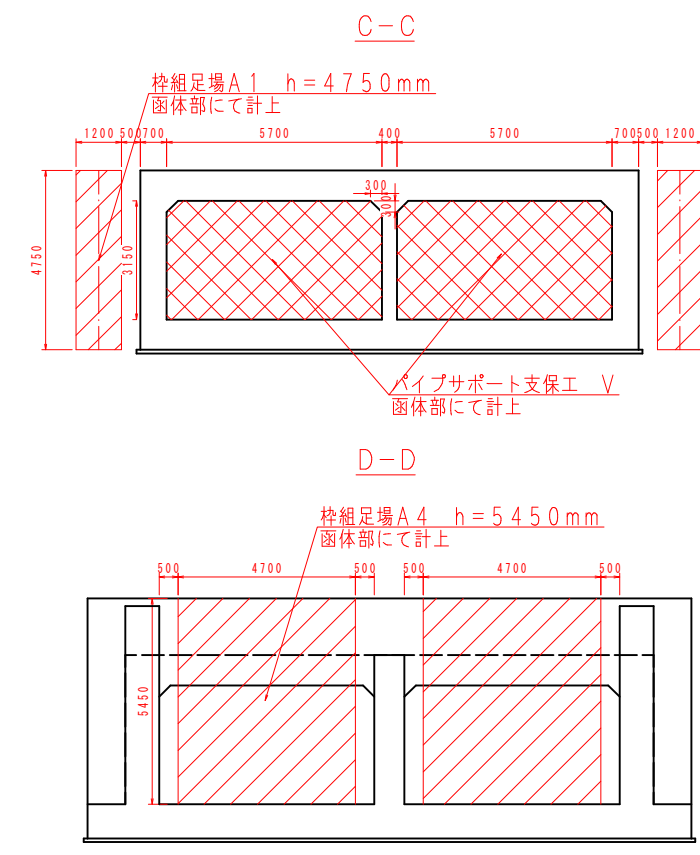
足場・支保工縦断図



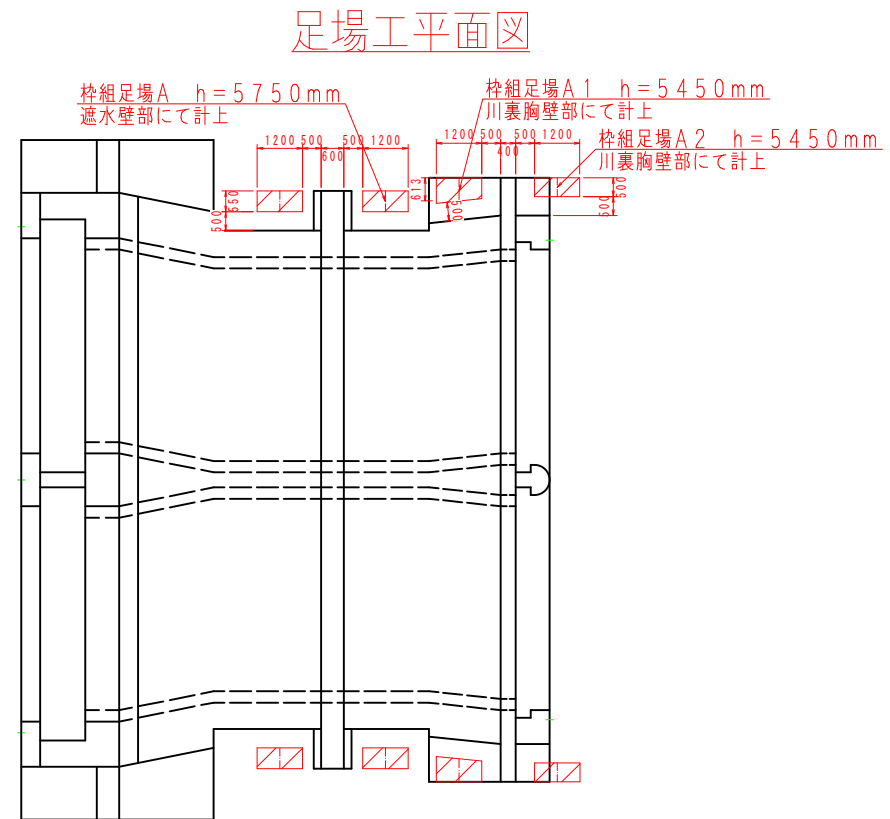
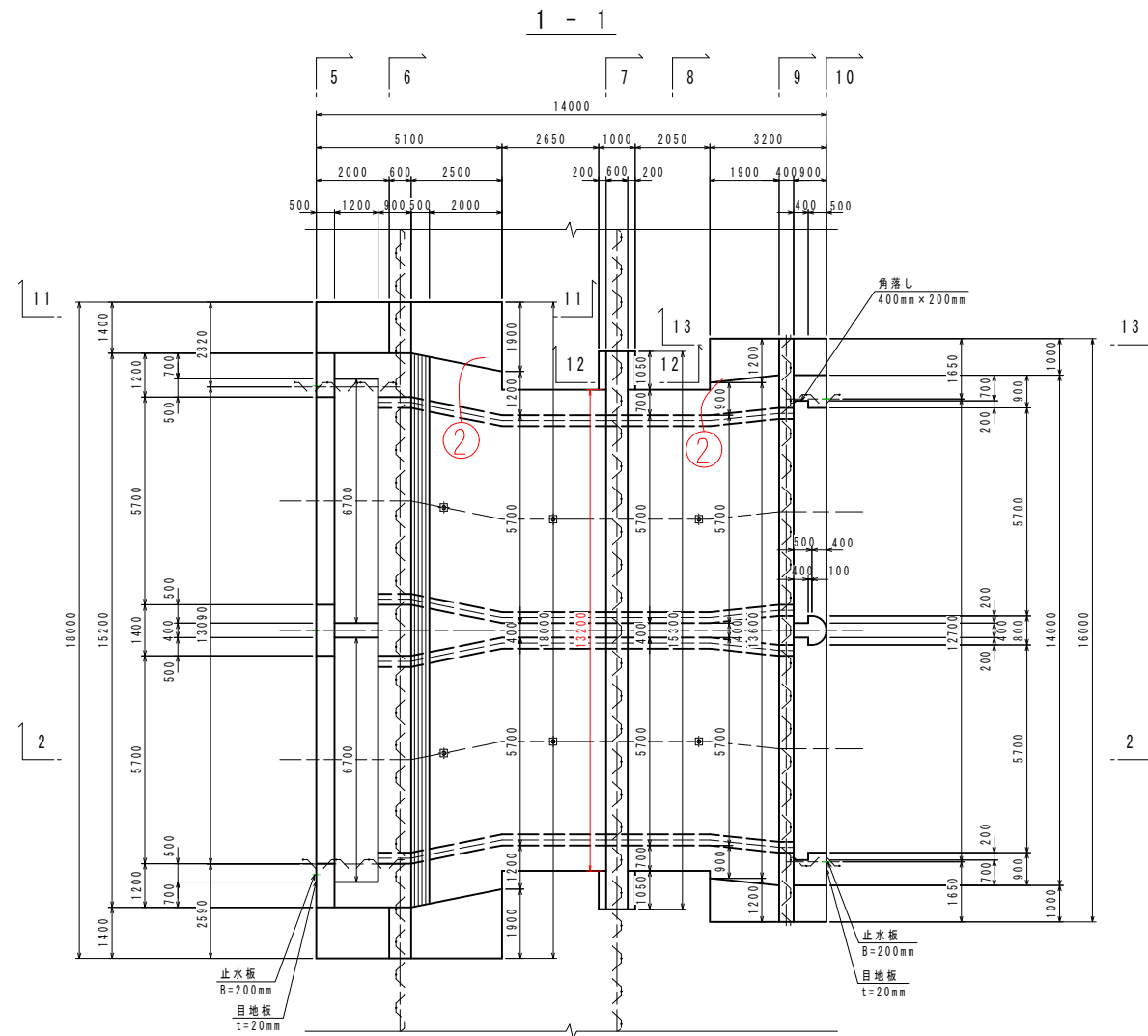
目地板・止水板断面図



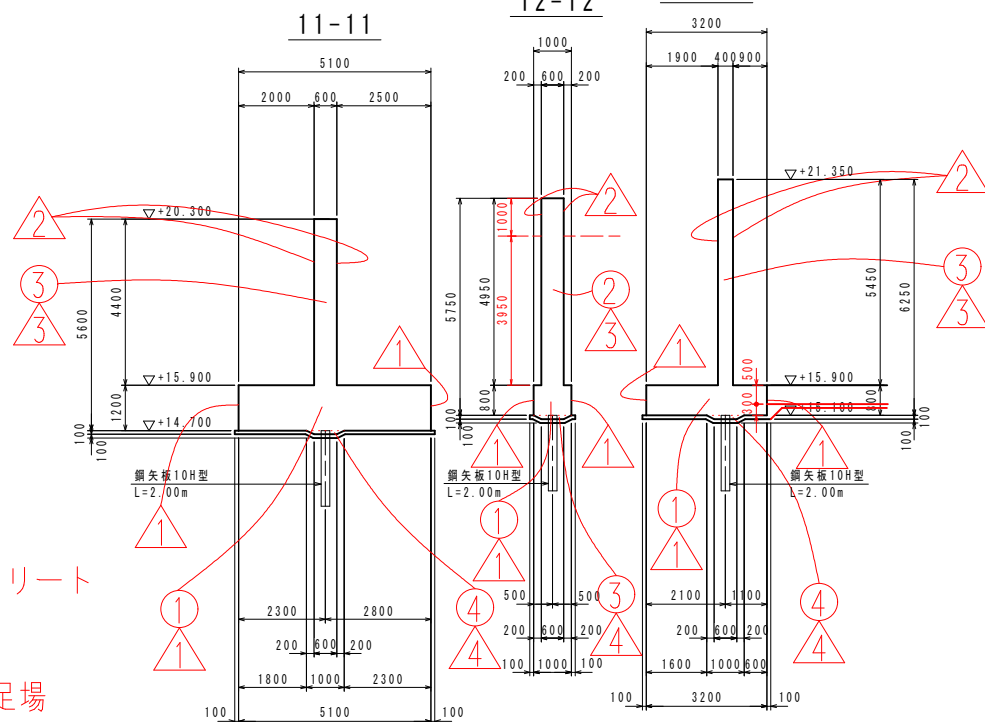
足場・支保工断面図



コンクリートの設計基準強度	
本体コンクリート	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$
均しコンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$

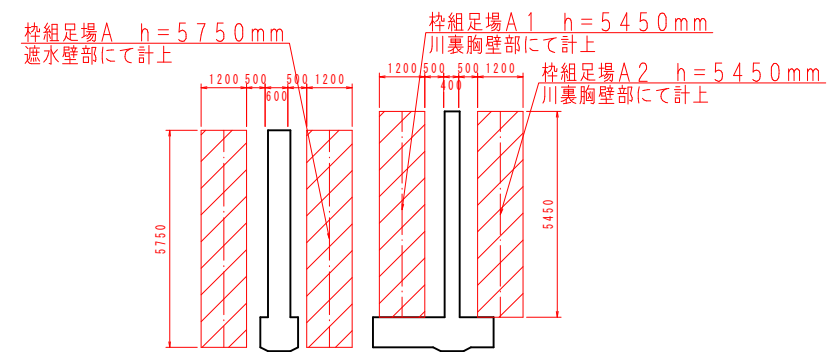


川表胸壁部 遮水壁部 川裏胸壁部



○：コンクリート
△：型枠
▨：足場

足場工縦断図



コンクリートの設計基準強度	
本体コンクリート	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$
均しコンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$

川表接続函渠工

-P40-

種別・細別	算 式	数 量
(1) コンクリート	$\sigma_{ck} = 24 \text{ N/mm}^2$ 函体標準部 底版 $V1 = 14.000 \times 0.700 \times 4.000 + \frac{1}{2} \times (1.000 + 1.600) \times 0.600 \times 5.700 \times 2 = 48.09$ 側壁 $V2 = (14.000 \times 3.750 - 5.700 \times 3.750 \times 2) \times 4.000 = 39.00$ 頂版 $V3 = (14.000 \times 0.500 + \frac{1}{2} \times 0.300 \times 0.300 \times 4) \times 4.000 = 28.72$ 函体前面部 底版 $V4 = 14.000 \times 0.700 \times 1.900 = 18.62$ 豎壁 $V5 = (4.250 \times 1.900 - 1.750 \times 1.200) \times 0.600 \times 2 = 7.17$ 中豎壁 $V6 = (\pi \times 0.700 \times 0.700 \times \frac{1}{2} + 1.400 \times 1.200) \times 2.500 = 6.12$ 張出し豎壁部 底版 $V7 = 0.400 \times 2.300 \times 0.400 + \frac{1}{2} \times 0.400 \times 0.400 \times 2.300 = 0.55$ $V8 = 0.400 \times 2.300 \times 0.400 + \frac{1}{2} \times 0.400 \times 0.400 \times 2.300 = 0.55$ 豎壁 $V9 = (1.750 \times 2.300 - 1.400 \times 0.500) \times 0.400 = 1.33$ $V10 = (1.750 \times 2.300 - 1.410 \times 0.500) \times 0.400 = 1.33$ 地覆部 $V11 = 0.200 \times 0.200 \times 14.000 \times 2 = 1.12$ アンカー装置切り欠き控除 $V12 = -0.284 \times 0.030 \times 1.137 \times 8 = -0.08$ アンカー装置孔控除 $V13 = -\pi \times 0.125^2 \times \frac{1}{4} \times 0.303 \times 8 = -0.03$ 合計 152.49 m3	152.5 m3

川表接続函渠工

—P41—

種別・細別	算 式	数 量
(2) 型枠	一般型枠 鉄筋・無筋構造物 標準函体部外 底版 $A1 = 0.700 \times 4.000 \times 2 = 5.60$ 底版天端斜面 $A2 = 0.600 \times 1.414 (\text{斜率}) \times 5.700 \times 2 = 9.67$ 側壁 $A3 = 3.750 \times 4.000 \times 2 - 2.050 \times 0.400 \times 2 = 28.36$ 頂版 $A4 = 0.500 \times (4.000 - 0.400) \times 2 = 3.60$ 側壁内 $A5 = \{ (3.750 - 0.300) \times 4.000 - 1/2 \times (1.000 + 1.600) \times 0.600 \} \times 2 = 26.04$ 中壁内 $A6 = \{ (3.750 - 0.300) \times 4.000 - 1/2 \times (1.000 + 1.600) \times 0.600 \} \times 2 = 26.04$ 内部ハンチ $A7 = 0.300 \times 1.414 (\text{斜率}) \times 4.000 \times 4 = 6.79$ 頂版内 $A8 = (5.700 - 0.300 \times 2) \times 4.000 \times 2 = 40.80$ 頂版端面 $A9 = 0.500 \times 14.000 = 7.00$ 函体前面部 底版外面 $A10 = 0.700 \times 1.900 \times 2 + 0.500 \times 14.000 = 9.66$ ※下流面は均しコンを先行して打設するため、0.7m厚のうち0.2m分を控除 堅壁外面 $A11 = (4.250 \times 1.900 - 2.550 \times 1.900) \times 2 = 6.46$	

川表接続函渠工

-P42-

種別・細別	算 式	数 量
	堅壁内面 $A12 = (4.250 \times 1.900 - 1.750 \times 1.200) \times 2 = 11.95$	
	堅壁端部 $A13 = 4.250 \times 0.600 \times 2 = 5.10$	
	堅壁開口部 $A14 = (1.750 + 1.250 + 1.200) \times 0.600 \times 2 = 5.04$	
	張出し堅壁部 底版 $A15 = 0.400 \times (2.300 + 0.400 \times 2) + 1/2 \times 0.400 \times 0.400 \times 2 + 0.400 \times 1.414 (\text{斜率}) \times 2.300 = 2.70$ $A16 = 0.400 \times (2.300 + 0.400 \times 2) + 1/2 \times 0.400 \times 0.400 \times 2 + 0.400 \times 1.414 (\text{斜率}) \times 2.300 = 2.70$	
	堅壁 $A17 = 1.750 \times (0.400 \times 2 + 2.300 + 1.200) - 1.400 \times 0.500 \times 2 = 6.13$ $A18 = 1.750 \times (0.400 \times 2 + 2.300 + 1.200) - 1.410 \times 0.500 \times 2 = 6.12$ $A19 = (1.400 \times 2 + 0.500) \times 0.400 = 1.32$ $A20 = (1.410 \times 2 + 0.500) \times 0.400 = 1.33$	
	地覆部 $A21 = (0.200 \times 14.000 + 0.200 \times 0.200) \times 4 = 11.36$	
	中壁端部 $A22 = 1.250 \times 1.400 + 1/2 \times 0.300 \times 0.300 \times 4 = 1.93$	
	中壁 $A23 = 2.500 \times 1.200 \times 2 = 6.00$	
	アンカー装置切り欠き $A24 = (0.284 + 1.140) \times 2 \times 0.030 \times 4 = 0.34$	
	合計 232.04 m2	232.0 m2

種別・細別	算 式	数 量
(3) 鉄筋	一般型枠 合板円形型枠 戸当り $A = \pi \times 1.400 \times 1/2 \times 2.500 = 5.50 \text{ m}^2$	5.5 m ²
	円筒型枠 $\phi 125\text{mm}$ $L = 0.333 \times 8 = 2.66$	2.7 m
	SD345 鉄筋質量表より	
	D13 $W = 2953.0 \text{ kg}$ (D13 2953 kg)	2953 kg
	D16 $W = 1262.0 \text{ kg}$	
	D19 $W = \text{————} \text{ kg}$	
	D22 $W = 1979.0 \text{ kg}$	
	D25 $W = 2223.0 \text{ kg}$	
	$\Sigma W = 5464.0 \text{ kg}$ (D16～D25 5464 kg)	5464 kg
	D29 $W = 2348.0 \text{ kg}$ D32 $W = \text{————} \text{ kg}$ $\Sigma W = 2348.0 \text{ kg}$ (D29～D32 2348 kg)	2348 kg

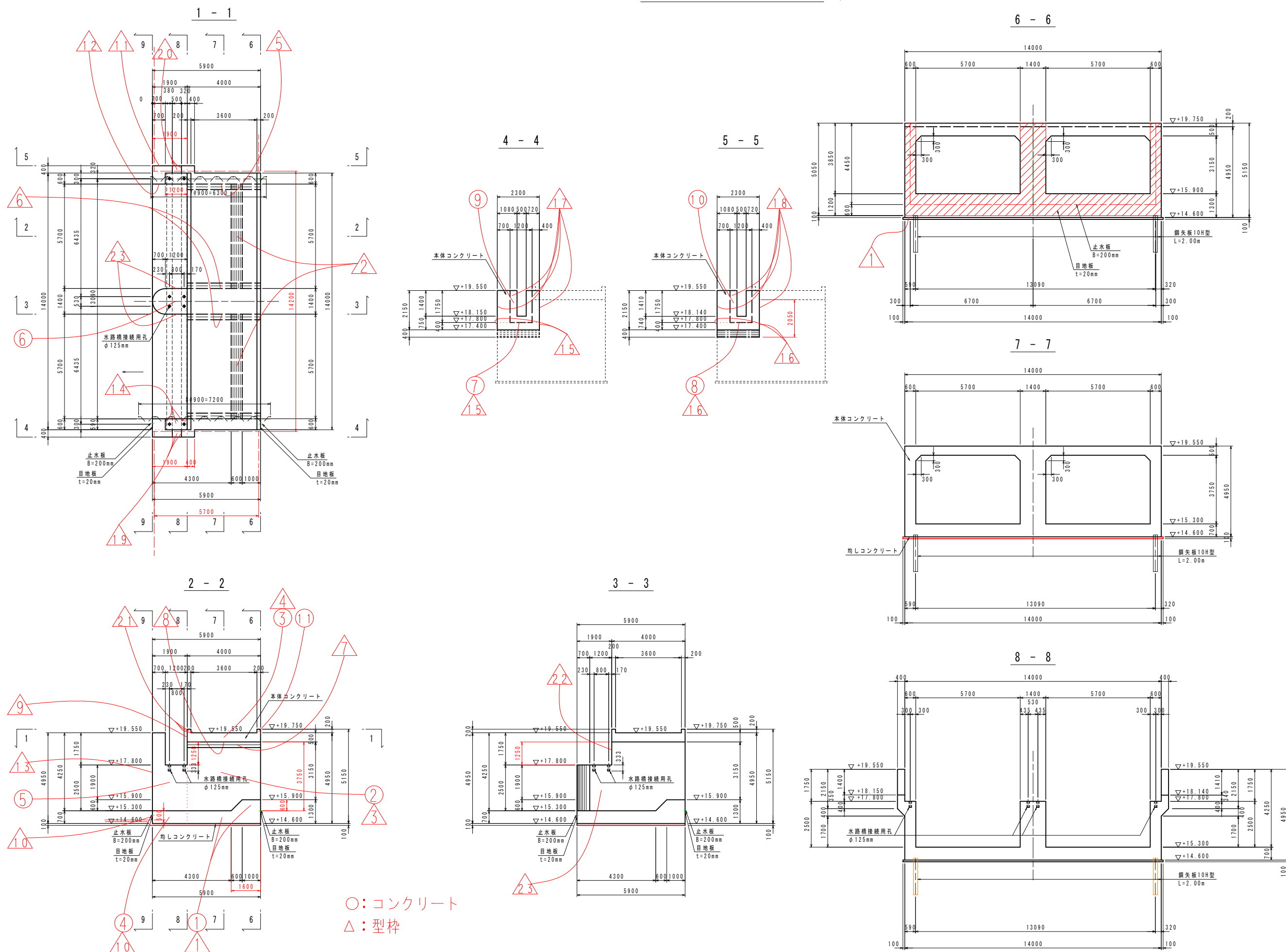
川表接続函渠工

-P44-

種別・細別	算 式	数 量
(4) 均し コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$ 施工厚 $t=100\text{ mm}$ 敷面積 $A=5.900 \times 14.200 = 83.78\text{ m}^2$ コンクリート $V=83.78 \times 0.100 = 8.38\text{ m}^3$ 型枠 $A=5.700 \times 0.100 \times 2 = 1.14\text{ m}^2$	83.8 m^2 8.4 m^3 1.1 m^2
(5) 足場	枠組足場 $H \leq 30\text{m}$ $A1=4.950 \times 3.600 \times 2 = 35.6$ $A2=4.950 \times 2.300 \times 2 = 22.8$ $A3=4.450 \times 4.700 \times 2 = 41.8$ 合計 100.2 掛m^2	 100 掛 m^2
(6) 支保	パイプサポート支保工 $H < 4\text{m}$ 40kN/ m^2 以下 $V= \{ 4.000 \times 3.750$ $- 1/2 \times 0.300 \times 0.300 \times 2$ $- 1/2 \times (1.000 + 1.600)$ $\times 0.600 \} \times 5.700 \times 2 = 161.1\text{ 空m}^3$	161 空 m^3
(7) 目地板	目地板 $t=20\text{ mm}$ $A=4.750 \times 13.820 - 4.250$ $\times 12.800 + 1/2 \times (1.000$ $+ 0.600) \times 0.100$ $+ 1/2 \times (0.600 + 0.620)$ $\times 0.010 + 1/2 \times (0.620$ $+ 0.820) \times 0.090$ $+ 0.500 \times 0.090 \times 2 = 11.49\text{ m}^2$	11.5 m^2
(8) 止水板	止水板 $B=200\text{ mm}$ $L=4.500 \times 2 + 13.310 = 22.31\text{ m}$	22.3 m

川表接続函渠構造図1

S=1/100

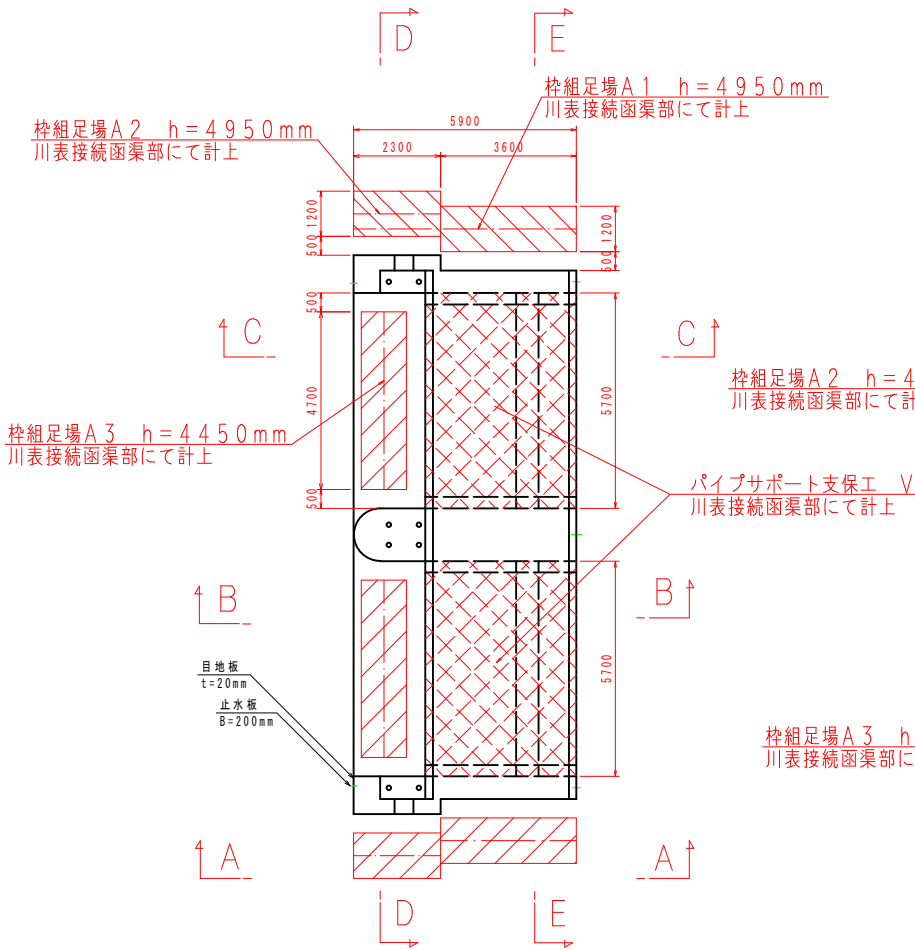


コンクリートの設計基準強度	
本体コンクリート	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$
均しコンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$

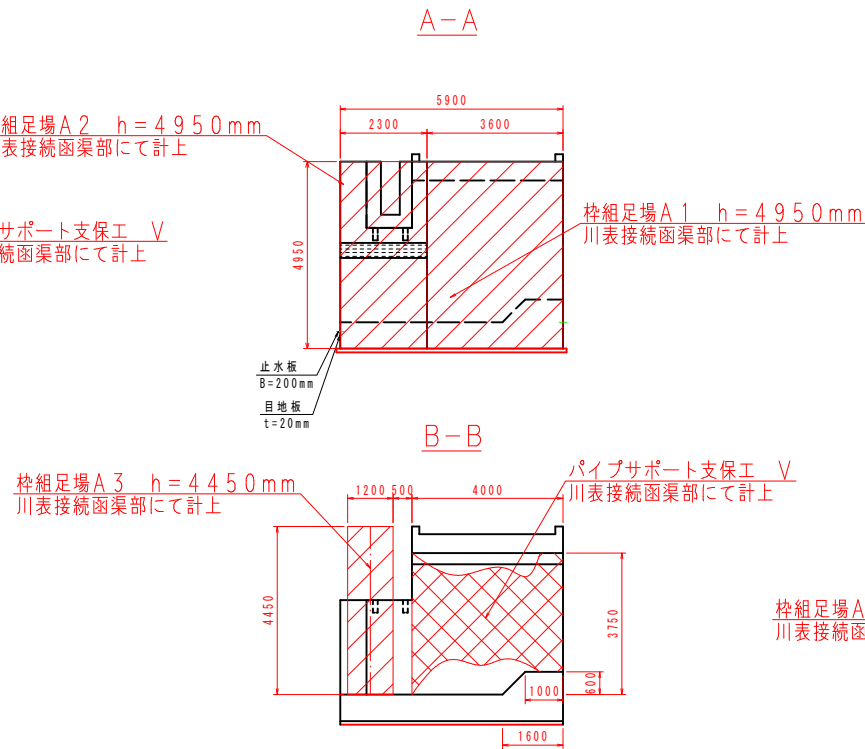
実施	
年度	令和 8.9 年度
番号	災 号
工事名	蛇喰川 防安交付金(総流防)工事
運川港名	蛇 喰 川
施工箇所	安来 邑 伯太 町 東母里 地内
図面名称	川表接続函渠構造図1
縮尺	S=1/100
設計	2 葉の内 1

川表接続函渠構造図2 S=1/100

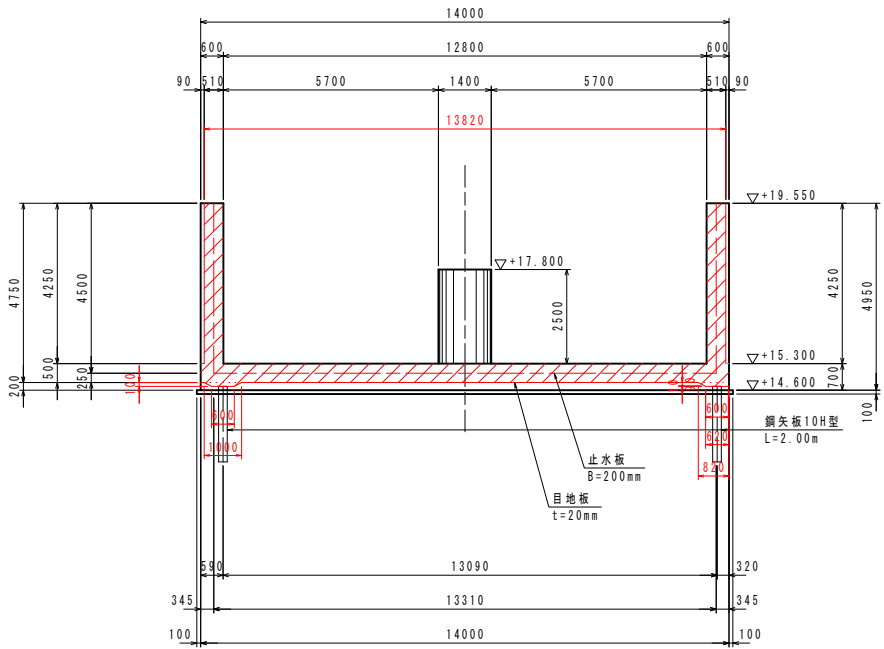
足場・支保工平面図



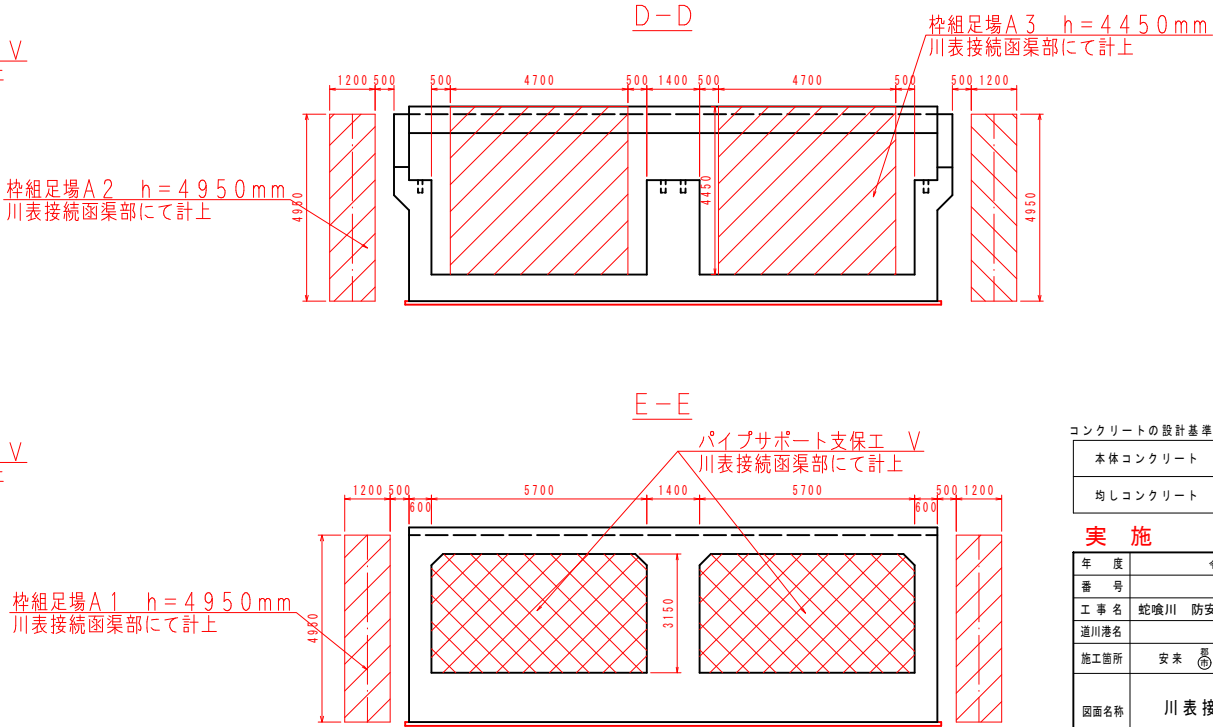
足場・支保工縦断図



目地板・止水板断面図



足場・支保工断面図



足場
支保

コンクリートの設計基準強度	
本体コンクリート	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$
均しコンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$

実施

年度	令和 8.9 年度
番号	災 号
工事名	蛇喰川 防安交付金(総流防)工事
運川港名	蛇 喰 川
施工箇所	安 未 黒 伯 太 町 東 母 里 地 内
図面名称	川 表 接 続 函 渠 構 造 図 2
縮尺	S=1/100
設計	会社 6 金 社 及 び 責 任 者
測量	
設計	
2 葉の内 2	

川表翼壁工

-P47-

種別・細別	算 式	数 量
(1) コンクリート	$\sigma_{ck} = 24\text{N/mm}^2$ 底版 $V1 = 27.560 \times 3.400 \times 0.500 = 46.85$ 縦壁 $V2 = 4.250 \times 3.400 \times 1.020 \text{ (斜率)} \times 0.500 \times 2 = 14.74$ $V3 = 1/2 \times (6.190 + 6.290) \times 0.500 \times 4.250 \times 2 = 26.52$ カットオフ $V4 = 1/2 \times (0.800 + 0.600) \times 0.100 \times 27.560 = 1.93$ $V5 = 1/2 \times (1.000 + 0.600) \times 0.100 \times 2.700 \times 2 = 0.43$ 合計 90.47 m3	90.5 m3
(2) 型枠	一般型枠 鉄筋・無筋構造物 底版 $A1 = 27.560 \times 0.600 = 16.54$ $A2 = 3.400 \times 0.500 \times 4 = 6.80$ $A3 = 6.780 \times 0.500 \times 2 = 6.78$ $A4 = 1/2 \times 0.180 \times 0.090 = 0.01$ 縦壁 $A5 = 4.250 \times (2.900 + 3.400) \times 1.020 \text{ (斜率)} \times 2 = 54.62$ $A6 = 4.250 \times (6.700 + 6.290) \times 2 = 110.42$ $A7 = 0.500 \times 4.250 \times 2 = 4.25$ カットオフ $A8 = 1/2 \times (0.800 + 0.600) \times 0.100 \times 4 = 0.28$ 合計 199.70 m2	199.7 m2

川表翼壁工

—P48—

[illegible]

川表翼壁工

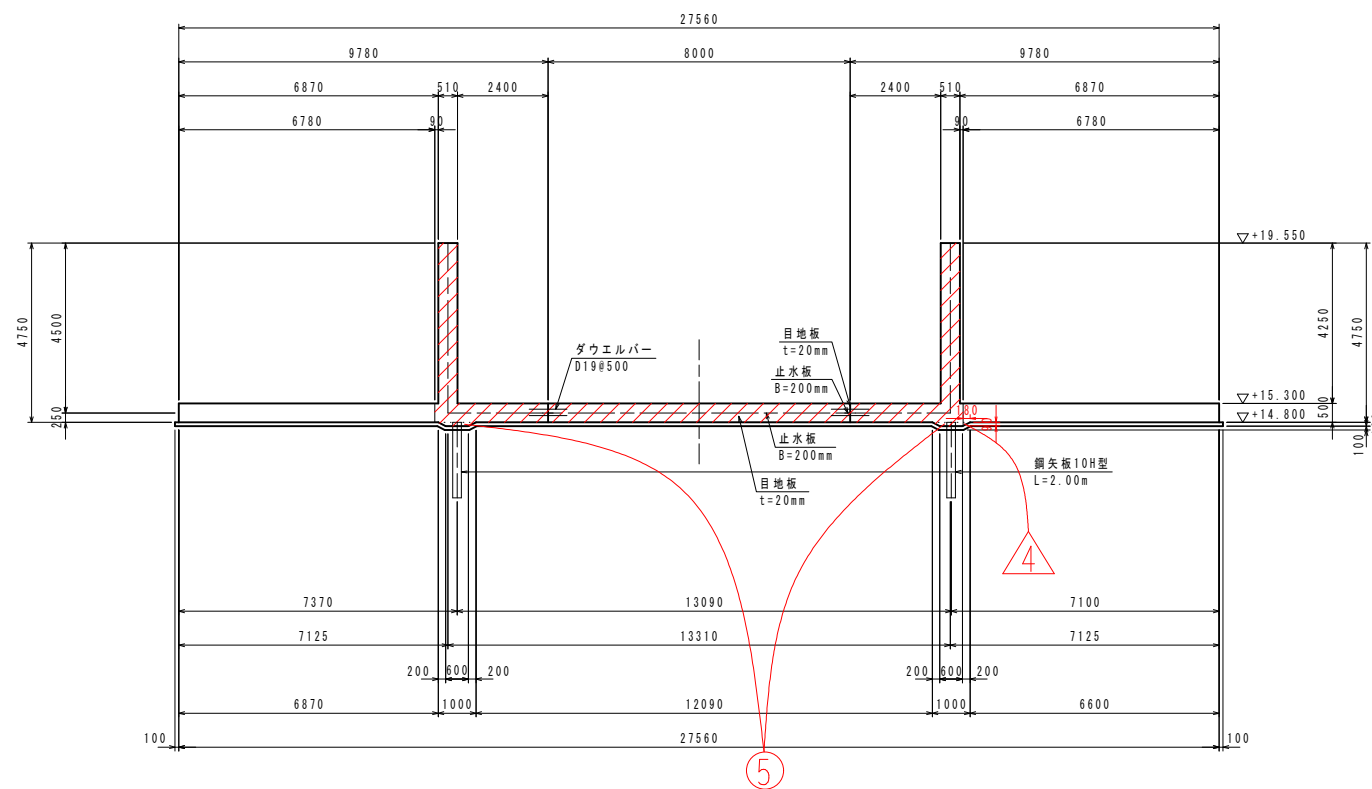
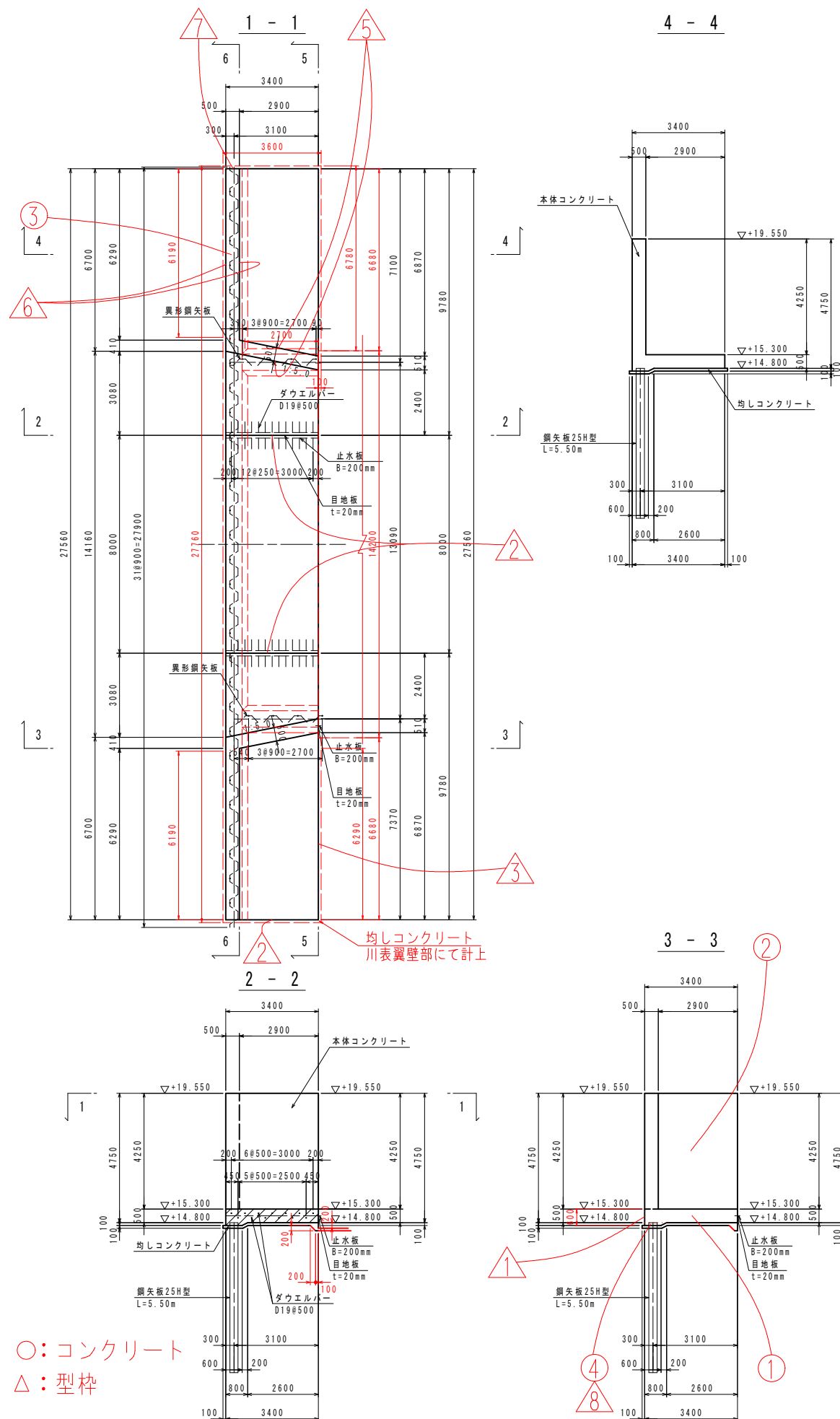
—P49—

種別・細別	算 式	数 量
(5) 足場	枠組足場 $H \leq 30m$ $A1 = 4.250 \times (5.388 + 1.836) \times 2 = 61.4$ $A2 = 4.250 \times 3.467 \times 2 = 29.5$ $A3 = 4.850 \times 6.700 \times 2 = 65.0$ 合計 155.9 掛 m^2	156 掛 m^2
(6) 目地板	目地板 $t=20mm$ $A = \{ 3.400 \times 0.500 + 1/2 \times (0.800 + 0.600) \times 0.100 \} \times 2 = 3.54 \text{ m}^2$	3.5 m^2
(7) 止水板	止水板 $B=200mm$ $L = 3.400 \times 2 = 6.80 \text{ m}$	6.8 m
(8) ダウエルバー	$D19mm \times L1000mm$ $N = (7 + 6) \times 2 = 26 \text{ 本}$ 重量 $W = 2.250 \text{ kg/m} \times 1.000 \times 26 = 58.50 \text{ kg}$	26 本 58.5 kg
(9) 塩ビキャップ	$VP \phi 25 \times L550$ キャップ付 $L = 0.550 \times 26 = 14.30 \text{ m}$	14.3 m
(10) 補助鉄筋	$SD345$ $D13$ $L=3160mm$ $N = 6 \times 4 \times 2 = 48 \text{ 本}$ $W = 3.160 \times 0.995 \text{ kg/m} \times 48 = 150.9 \text{ kg}$	151 kg

川表翼壁部 (コンクリート・型枠・均しコンクリート)

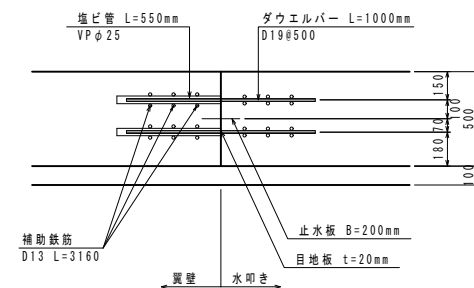
川表翼壁構造図

S=1/100

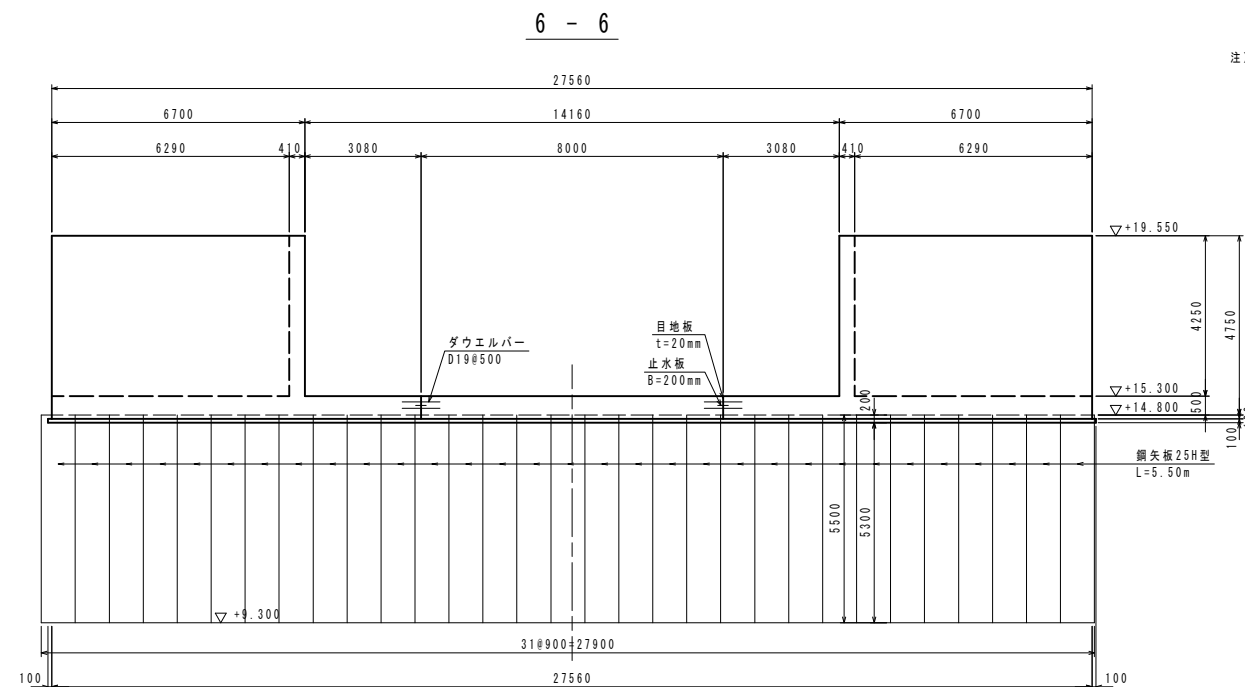


ダウエルバー詳細図

S=1:20



注) ダウエルバーは千鳥配置とする。



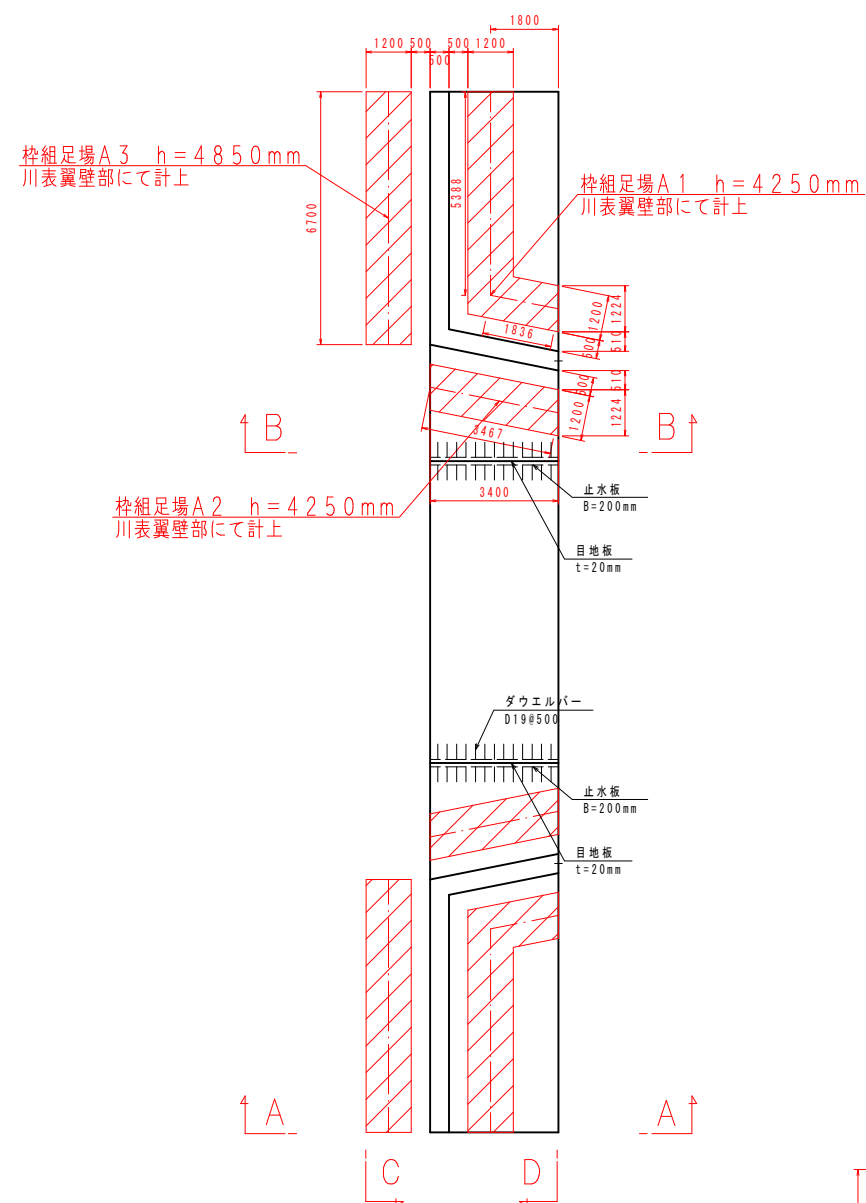
コンクリートの設計基準強度	
本体コンクリート	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$
均しコンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$

実施

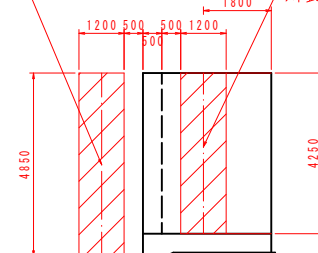
年度	令和 8.9 年度
番号	災 号
工事名	蛇喰川 防安交付金(総流防)工事
運川港名	蛇 喰 川
施工箇所	安来 黒 伯 太 町 東 母 里 地 内
図面名称	川 表 翼 壁 構 造 図
縮尺	縮尺 図示
設計	2 葉の内 1

$$S = 1/100$$

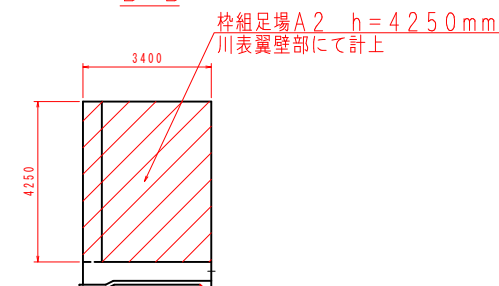
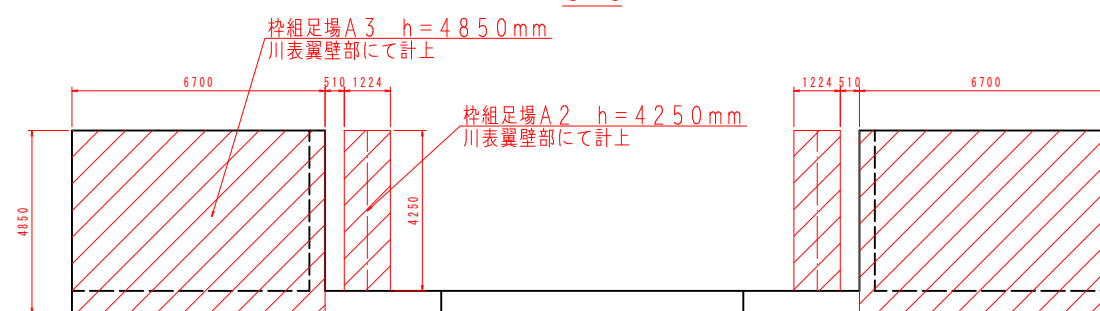
C D



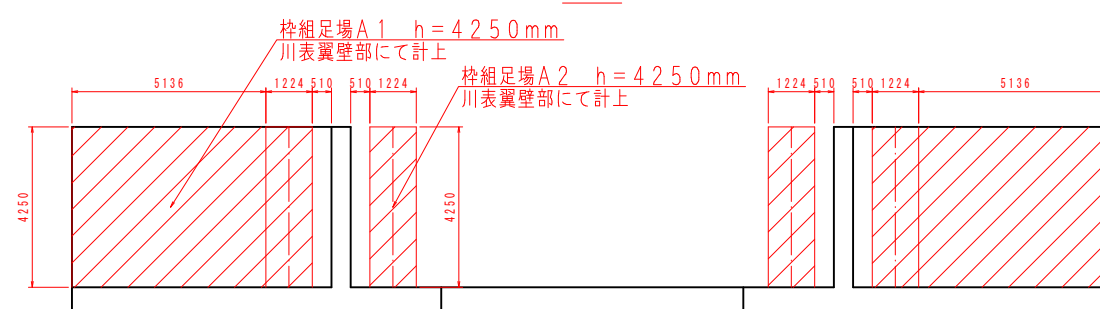
A — A



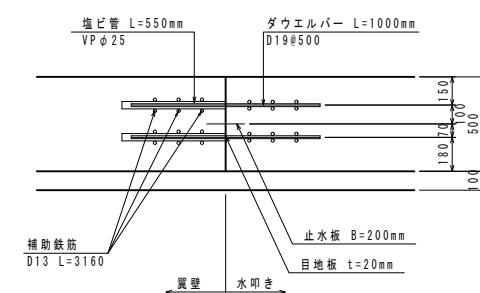
B-B


$$\text{C}-\text{C}$$


D-D

 : 足場[illegible]

ダウエルバー詳細図 S=1:20



注) ダウエルバーは千鳥配置とする。

コンクリートの設計基準強度

本体コンクリート	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$
均しコンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$

实施

年 度	令和 8.9 年度
番 号	契 号
工 事 名	蛇喰川 防災交付金(総流防)工事
道川港名	蛇 喰 川
施工箇所	安未 原 ^⑩ 伯太 町 ^⑪ 東母里 地
図面名称	川表翼壁構造図 縮尺 図示
課 目	※ 委託名 倉 田 及 び 廣 尾 君
測 量	
調 査	
設 計	
	2 葉 の 中 2

川裏翼壁工

-P52-

種別・細別	算 式	数 量
(1) コンクリート	$\sigma_{ck} = 24 \text{ N/mm}^2$ 底版 $V1 = 23.800 \times 3.900 \times 0.500 = 46.41$ 縦壁 $V2 = (3.600 \times 3.400 + 2.400 \times 1.200 \times 1/2) \times 0.500 = 6.84$ $V3 = 3.600 \times 0.500 \times 7.000 = 12.60$ $V4 = 1/2 \times (4.800 + 3.100) \times 3.400 \times 0.500 = 6.72$ $V5 = 3.100 \times 0.500 \times 4.600 = 7.13$ カットオフ $V6 = 1/2 \times (0.800 + 0.600) \times 0.100 \times 23.800 = 1.67$ $V7 = 1/2 \times (1.000 + 0.600) \times 0.100 \times 3.300 \times 2 = 0.53$ 合計 81.90 m3	81.9 m3
(2) 型枠	一般型枠 鉄筋・無筋構造物 底版 $A1 = 0.500 \times (2.700 + 5.100) = 3.90$ $A2 = 0.600 \times 23.800 = 14.28$ $A3 = 3.900 \times 0.500 \times 4 = 7.80$ 縦壁 $A4 = (3.600 \times 3.400 + 2.400 \times 1.200 \times 1/2) \times 2 = 27.36$ $A5 = 3.600 \times (7.000 + 6.500) = 48.60$ $A6 = 3.600 \times 0.500 \times 2 = 3.60$ $A7 = 1/2 \times (4.800 + 3.100) \times 3.400 \times 2 = 26.86$ $A8 = 3.100 \times (4.600 + 4.100) = 26.97$ $A9 = 3.100 \times 0.500 \times 2 = 3.10$ カットオフ $A10 = 1/2 \times (0.800 + 0.600) \times 0.100 \times 4 = 0.28$ 合計 162.75 m2	162.8 m2

[illegible]

川裏翼壁工

-P54-

種別・細別	算 式	数 量
(5) 足場	枠組足場 $H \leq 30m$ $A1 = 3.600 \times 2.900 + 2.400 \times 1.200 \times 1/2 = 11.9$ $A2 = 3.600 \times 4.800 = 17.3$ $A3 = 3.600 \times 3.400 + 2.400 \times 1.200 \times 1/2 = 13.7$ $A4 = 3.600 \times 0.500 = 1.8$ $A5 = 4.200 \times 7.000 = 29.4$ $A6 = 1/2 \times (4.800 + 3.350) \times 2.900 = 11.8$ $A7 = 3.100 \times 2.400 = 7.4$ $A8 = 1/2 \times (4.800 + 3.100) \times 3.400 = 13.4$ $A9 = 3.100 \times 0.500 = 1.6$ $A10 = 3.700 \times 4.600 = 17.0$ 合計 125.3 掛m2	125 掛m2
(6) 目地板	目地板 $t=20mm$ $A = \{ 3.900 \times 0.500 + 1/2 \times (0.800 + 0.600) \times 0.100 \} \times 2 = 4.04 \text{ m2}$	4.0 m2
(7) 止水板	止水板 $B=200mm$ $L = 3.900 \times 2 = 7.80 \text{ m2}$	7.8 m2
(8) ダウエルバー	$D19mm \times L1000mm$ $N = (8 + 7) \times 2 = 30 \text{ 本}$ 重量 $W = 2.250 \text{ kg/m} \times 1.000 \times 30 = 67.50 \text{ kg}$	30 本 67.5 kg
(9) 塩ビキャップ	$VP \phi 25 \times L550$ キャップ付 $L = 0.550 \times 30 = 16.50 \text{ m}$	16.5 m

川裏翼壁工

-P55-

種別・細別	算 式	数 量
(10) 補助鉄筋	SD345 D13 L=3660mm $N = 6 \times 4 \times 2 = 48 \text{ 本}$ $W = 3.660 \times 0.995 \text{ kg/m} \times 48 = 174.8 \text{ kg}$	175 kg
(11) 隔壁工	コンクリート ($\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$) $V = 1/2 \times (0.500 + 1.250) \times 0.500$ $\times (12.200 - 1.000 \times 4) = 3.59 \text{ m}^3$ 型枠 (一般型枠 鉄筋・無筋構造物) $A = 1/2 \times (0.500 + 1.250) \times 0.500 \times 8$ $+ 0.500 \times (1.414 + 1.118) (\text{斜比})$ $\times (12.200 - 1.000 \times 4) = 13.88 \text{ m}^2$	3.6 m ³ 13.9 m ²
(12) 角落し	t38mm×B1080mm×H250mm×2枚 $N = 2 \times 4 = 8 \text{ 枚}$	8 枚
(13) 差し筋	D16 L=600mm $N = 2 \times (2 + 10 + 7 + 10 + 2)$ $= 62 \text{ 本}$	62 本
(14) アンカーボルト	SUS304 L型・ナット付き M12×300 $N = 2 \times 8 = 16 \text{ 本}$	16 本
(15) フラットバー	SUS304 3×75 L=540mm (1.79kg/m) $1.79 \times (0.540 \times 8 \text{ (枚)}) = 7.73 \text{ kg}$ SUS304 3×50 L=540mm (1.19kg/m) $1.19 \times (0.540 \times 16 \text{ (枚)}) = 10.28 \text{ kg}$ 合計 <u>18.01</u> kg	18.0 kg
(16) アングル	SUS304 3×40×40 L=1100mm (1.84kg/m) $1.84 \times (1.100 \times 4 \text{ (枚)}) = 8.10 \text{ kg}$	8.1 kg

付属施設工		数量計算書	
		－P58－	
名称・規格	算式・数量		
グラウトホール工	・ H900	=	4 組
グラウトホール	・ H1300	=	2 組

用水路付替え工		数量計算書	
用水路橋工（西市頭首工用水）		－P59－	
名称・規格	算式・数量		
コンクリート (24N/mm2)	・ H=1.410 :	$1.71 \times 1.10 - 1.41 \times 0.50$	= 1.176 m3
	・ H=0.510 :	$0.81 \times 1.10 - 0.51 \times 0.50$	= 0.636 m3
	・ H=0.505 :	$0.81 \times 1.10 - 0.505 \times 0.50$	= 0.639 m3
	・ H=0.500 :	$0.81 \times 1.10 - 0.50 \times 0.50$	= 0.641 m3
	・ H=1.400 :	$1.71 \times 1.10 - 1.40 \times 0.50$	= 1.181 m3
	$1.176 \times 0.58 + (0.636 + 0.639) / 2 \times 6.39$		= 4.76 m3
	$(0.639 + 0.641) / 2 \times 6.39 + 1.181 \times 0.58$		= 4.77 m3
	合計		9.5 m3
	型枠 (一般型枠)	$(4 \times 1.71 - 2 \times 0.30) \times 0.58 + 2 \times 0.90 \times 0.30 + 1.176$	= 5.34 m2
		$(4 \times 0.81 - 2 \times (0.300 + 0.305) / 2) \times 6.39$	= 16.84 m2
H=0.505断面 : 0.639		= 0.64 m2	
$(4 \times 0.81 - 2 \times (0.305 + 0.310) / 2) \times 6.39$		= 16.77 m2	
$(4 \times 1.71 - 2 \times 0.31) \times 0.58 + 2 \times 0.90 \times 0.30 + 1.181$		= 5.33 m2	
(底) $1.10 \times (6.97 + 6.97) - 1.10 \times \text{ハット幅} 0.15 \times 4$		= 14.67 m2	
合計		59.6 m2	
鉄筋 (SD345)		D13	523 kg
	D16	251 kg	
足場 (H<4m、w≦40)	$3.35 \times 5.70 \times 2 \times 2$	= 76.4 掛m2	
支保工	ハットサポート(H<4m、w≦40)	$1.10 \times 2.54 \times 5.70 \times 2$	= 31.9 空m3
目地板 (t=20mm)	$1.176 + 0.639 + 1.181$	= 3.0 m2	

用水路付替え工		数量計算書	
用水路橋工（西市頭首工用水）		－P60－	
名称・規格	算式・数量		
止水板 (B=200mm) (伸び量11mm以上)	上流端： 2×0.66+0.80	=	2.12 m
	中央： 2×0.66+0.80	=	2.12 m
	下流端： 2×0.66+0.80	=	2.12 m
		合計	6.4 m
ST式防蝕アンカー装置	可動側 (PM25D) 2×2		4 組
	固定側 (PF25D) 2×2		4 組
アンカー孔モルタル (無収縮モルタル)	$\pi \times 0.125^2 / 4 \times 0.35 - \pi \times 0.025^2 / 4 \times 0.257$	=	0.004 m3/個
	0.004×2×4	=	0.032 m3
沓座モルタル (無収縮モルタル)	$((0.250+0.284) \times 1/2 \times 0.017 \times (1.120+1.137) \times 1/2$		
	$+0.284 \times 0.030 \times 1.137 - \pi \times 0.125^2 / 4 \times 0.047) \times 4$	=	0.057 m3

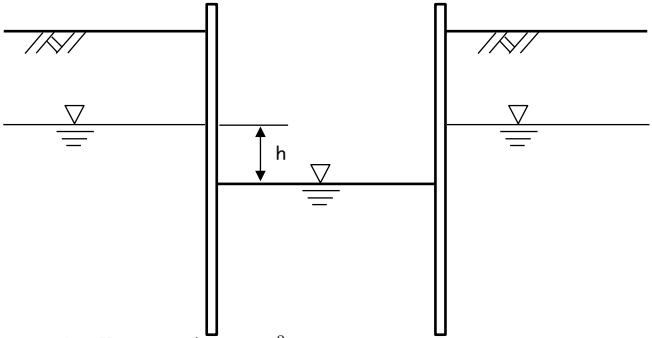
仮設工		数量計算書	
土留・仮締切工		－P63－	
名称・規格	算式・数量		
大型土のう	・ 必要個数		
	・ 施工段階6		
	大型土のう N=80+108	=	188 袋
		合計	= 188 袋
製作			188 袋
据付			188 袋
撤去			0 袋
締切排水工			
排水ポンプ設置・撤去	・ 1シーズン目（樋門本体施工時）		1 回
		合計	= 1 回
ポンプ運転	・ 樋門本体施工時		
（常時排水）	常時排水（0m3/h以上120m3/h未満）		120 日

仮設工		数量計算書	
汚濁防止工		－P64－	
名称・規格	算式・数量		
土のう積 （仕拵・積立・撤去、 小口並べ）	施工段階6		
	シーズン毎に伯太川側に設置		
	$2 \times 17 \times 13.92 = 2 \times 237$	=	474 袋
	$2 \times 13.92 =$	=	28 m2
	※参考土量		
	$2 \times 237 \times 0.02 = 2 \times 4.74 = 9.5\text{m}^3$		

「建設工事積算基準(第1巻) 島根県農林水産部・土木部」に従って算定する。

(1) 算定式

矢板による地中締切の場合の透水係数は次式により算出する。



$$q_3 = 4 \times K \times r_0 \times h \quad (\text{m}^3/\text{h})$$

ここに、 q_3 : 時間当り透水量 (m³/時間)
 r_0 : 床掘半径 $\Sigma L / (2\pi)$ (m) ※ ΣL : 床掘周長 (m)
 h : 水位差 (m)
 K : 透水係数

表 透水係数 (K)

土質	シルト	砂	粗砂	礫
土の有効径 (mm)	0.05以下	0.05～0.25	0.25～1.0	1.0～5.0
K	1.6×10^{-2}	4.1×10^{-1}	6.70	1.6×10^2

※土の有効径とKとの関係： $K=12.6d^2$ (d：土の有効径 (mm))
※上表は土の有効径による透水係数の中位の値であり、土の有効径が中位の値より著しく異なる場合は土の有効径に応じて増減する。
※Kは天板の施工状況、土粒子の移動などの現場の状況により20%の範囲内で増減することができる。

(2) 排水量の算定

- 床掘周長 $L = 33.60 \times 2 + 30.34 \times 2 = 127.88 \text{ m}$
- 床掘半径 $r_0 = 127.88 / (2\pi) = 20.35 \text{ m}$
- 水位差 $h = \text{地下水位}15.38 - \text{床付面}14.50 = 0.88 \text{ m}$
- 透水係数 $D_{10} = \text{BP.1の試料番号P-3} = 0.33 \text{ mm}$
 $K = 12.6 \times 0.33^2 = 1.37$
- 透水量 $q_3 = 4 \times 1.37 \times 20.35 \times 0.88 = 98.14 \text{ m}^3/\text{h}$

(3) ポンプ使用台数

表 ポンプ使用台数

排水量 (m ³ /h)	口径 (mm) × 台数 (台)	排出ガス対策型 発動発電機容量 (kVA)
0以上 40未満	150 × 1	20
40以上 120未満	200 × 1	25
120以上 450未満	150 × 1 200 × 2	60
450以上 1300未満	200 × 5	100

土木関係数量表（2門分）

チップング	85.62	(m^2)
二次コンクリート	18.02	(m^3)
所要型枠面積	24.48	(m^2)
足場	135.0	(掛 m^2)
無収縮モルタル	0.528	(m^3)

蛇喰川樋門						
土 木 数 量 表						
品番	品 名	材 質	形 状 寸 法	数 量	面 積 (㎡)	長 さ (m)
	チップング面積					
1	底部		$(0.35 \times 2 + 6.7) \times 1.2$	1	8.88	
2	底部		$(0.35 \times 6.7) \times 2$	1	4.69	
3	側部(下部)		$(1.2 + 0.5 \times 2) \times 3.85$	2	16.94	
4	側部(上部)		$(1.2 + 0.5) \times 2.75$	2	9.35	
5	上部		0.518×5.7	1	2.95	
			合計 1門分		42.81	(㎡)
			2門分		85.62	(㎡)
	二次コン体積					
1	底部		$6.7 \times 0.35 \times 1.2$	1	2.81	
2	側部(下部)		$(0.5 \times 1.2 \times 3.85)$			
			$- (0.462 \times 0.3 \times 3.85)$	2	3.55	
3	側部(上部)		$(1.2 \times 0.2 + 0.3 \times 0.368)$			
			$\times 2.75$	2	1.93	
4	上部戸当り部		$(0.15 + 0.518) / 2 \times 0.38$			
			$\times 5.7$	1	0.72	
			合計 1門分		9.01	(㎡)
			2門分		18.02	(㎡)
	所要型枠面積					
1	側部(下部)		0.293×3.85	2	2.26	
2	側部(下部)		0.28×3.85	2	2.16	
3	側部(上部)		0.293×2.75	2	1.61	
4	側部(上部)		$(0.19 + 0.2) \times 2.75$	2	2.15	
5	上部		$(0.42 + 0.293) \times 5.7$	1	4.06	
			合計 1門分		12.24	(㎡)
			2門分		24.48	(㎡)
	足場					
1	戸当たり施工時		5.3×5.487	2	58.2	
			7.0×5.487	2	76.8	
			合計 2門分		135.0	(掛㎡)
	無収縮モルタル					
			開閉装置基礎			
			$(0.8 \times 5.5 + 1.0 \times 5.7)$			
			$\times 1/2 \times 0.1$	1	0.500	(㎡)
			階段			
			$(0.325 + 0.381) \times 1/2 \times$			
			$\times 0.056 \times 1.4$	1	0.028	(㎡)
			合計		0.528	(㎡)

総括数量表

単位：kg

機種	種目	数量	1門分			全門分			備考
			鋼材	部品・機器単体品	1門計	鋼材	部品・機器単体品	全門計	
ローラゲート	扉体	2	5005.0	74.1	5079.1	10010.0	148.2	10158.2	
	戸当り	2	2632.3	5.6	2637.9	5264.6	11.2	5275.8	
	開閉装置	2		2790.4	2790.4		5580.8	5580.8	
合計			7637.3	2870.1	10507.4	15274.6	5740.2	21014.8	

部材集計表

単位：kg															
No	種目	数量	1門分						全門分						備考
			主要部材	副部材	主要部品	機器単体品	その他	1門計	主要部材	副部材	主要部品	機器単体品	その他	全門計	
1	ローラゲート								14316.0	958.6		5580.8	159.4	21014.8	
	扉体	2	4634.4	370.6			74.1	5079.1	9268.8	741.2			148.2	10158.2	
	戸当り	2	2523.6	108.7			5.6	2637.9	5047.2	217.4			11.2	5275.8	
	開閉装置	2				2790.4		2790.4				5580.8		5580.8	
	合 計		7158.0	479.3		2790.4	79.7	10507.4	14316.0	958.6		5580.8	159.4	21014.8	

塗装面積総括表

機種	種目	数量	塗装1 (㎡)			塗装2 (㎡)			酸洗い (㎡)		亜鉛めっき (kg)	
			塗装仕様	1門計	全門計	塗装仕様	1門計	全門計	1門計	全門計	1門計	全門計
ローラゲート	扉体	2							86.83	173.66		
	戸当り	2							25.31	50.62		
	開閉装置	2										
合計									112.14	224.28		

数量総括表(鋼材)

単位 : kg

材質	規格・形状寸法	ローラゲート										材料別合計		
		扉体		戸当り		開閉装置						主部材	副部材	合計
		主部材	副部材	主部材	副部材	主部材	副部材	主部材	副部材	主部材	副部材			
SS400	PL6				8.0								8.0	8.0
SM400A	PL12			435.2								435.2		435.2
SUS304-CP	PL2		3.9										3.9	3.9
SUS304	PL6		0.6	411.8								411.8	0.6	412.4
SUS304	PL8	1445.8										1445.8		1445.8
SUS304	PL9	676.4		1071.0	56.7							1747.4	56.7	1804.1
SUS304	PL10	725.2										725.2		725.2
SUS304	PL12		95.7										95.7	95.7
SUS304	PL16	1056.4	45.7		2.5							1056.4	48.2	1104.6
SUS304	PL19		24.7										24.7	24.7
SUS304	L75X75X9	58.7										58.7		58.7
SS400	H125X125X6.5X9			180.9								180.9		180.9
SS400	H200X200X8X12			371.9								371.9		371.9
SS400	H100X50X5X7			52.8								52.8		52.8
SUS304	RB38				12.6								12.6	12.6
SUS304	RB40		4.6										4.6	4.6
SUS304	RB90	141.4										141.4		141.4
SUS304	RB100		9.3										9.3	9.3
SUS304N2	RB55		4.5										4.5	4.5
SUS304	SB32		46.0										46.0	46.0
SS400	FB6X50				11.6								11.6	11.6
SUS304	FB6X50				17.3								17.3	17.3
SUS304	FB9X38		32.6										32.6	32.6
SUS304	FB9X50	78.3	45.6									78.3	45.6	123.9
SUS304	FB9X75		30.4										30.4	30.4
SUS304N2		452.2										452.2		452.2
SUS304	PL34		27.0										27.0	27.0
加工材 計	(小計)	4634.4	370.6	2523.6	108.7							7158.0	479.3	7637.3
	(合計)	5005.0		2632.3								7637.3		
部品 計		74.1		5.6										
単体品 計						2790.4								
総合計 計		5079.1		2637.9		2790.4								

数量総括表(部品・機器単体品)

[illegible]

数量計算書

機種： ローラゲート

種目： 扉体

品番	区分	部品名称	材質	規格(×幅mm)	長さ(mm)	数	単位質量(kg)	単位	質量(kg)	塗面1(㎡)	塗面2(㎡)	酸面(㎡)
1	主	スキンプレート	SUS304	PL8	3215.0	5830.0	1	63.44	㎡	1189.1		37.58
2	主	上部桁-Web	SUS304	PL8	330.0	5814.0	1	63.44	㎡	121.7		3.83
3	主	上部桁-Flg	SUS304	PL10	150.0	5550.0	2	79.3	㎡	132.0		0.22
4	主	主桁-Web	SUS304	PL10	318.0	5814.0	3	79.3	㎡	439.8		11.09
5	主	主桁-Flg	SUS304	PL16	250.0	5550.0	6	126.9	㎡	1056.4		1.06
6	主	端縦桁-Web	SUS304	PL8	330.0	3225.0	2	63.44	㎡	135.0		4.25
7	主	端縦桁-Flg	SUS304	PL10	150.0	3225.0	4	79.3	㎡	153.4		0.25
8	主	補助桁	SUS304	L75X75X9		5814.0	1	10.1	m	58.7		1.25
9	主	縦桁-Web	SUS304	PL9	341.0	1462.0	9	71.37	㎡	320.2		8.97
10	主	縦桁-Flg	SUS304	FB9X50		1210.0	9	3.57	m	38.9		1.28
11	主	縦桁-Web	SUS304	PL9	341.0	850.0	9	71.37	㎡	186.2		5.21
12	主	縦桁-Flg	SUS304	FB9X50		610.0	9	3.57	m	19.6		0.64
13	主	縦桁-Web	SUS304	PL9	341.0	590.0	9	71.37	㎡	129.2		3.62
14	主	縦桁-Flg	SUS304	FB9X50		350.0	9	3.57	m	11.2		0.37
15	主	縦桁-Web	SUS304	PL9	190.0	334.0	9	71.37	㎡	40.8		1.14
16	主	縦桁-Flg	SUS304	FB9X50		269.0	9	3.57	m	8.6		0.28
17	副	水密ゴム取付座(上部)	SUS304	FB9X50		5690.0	1	3.57	m	20.3		0.10
18	副	水密ゴム取付座(側部)	SUS304	FB9X50		3195.0	2	3.57	m	22.8		0.11
19	副	下部ゴム受座	SUS304	SB32		5670.0	1	8.12	m	46.0		0.36
20	副	補強材	SUS304	PL12	D200 -D120		30	95.16	㎡	57.4		
21	副	ダブリング	SUS304	PL16	172.0	172.0	4	95.16	㎡	15.0		0.02
22	副	ダブリング	SUS304	PL34	D90-D200		4	269.7	㎡	27.0		
23	副	サイドローラ架台	SUS304	FB9X50		350.0	2	3.57	m	2.5		0.07
24	副	サイドローラ架台	SUS304	PL12	205.0	205.0	4	95.16	㎡	16.0		0.33
25	副	サイドローラ架台	SUS304	PL12	140.0	215.0	4	95.16	㎡	11.5		0.24
26	副	吊金具	SUS304	PL19	140.0	235.0	2	150.7	㎡	9.9		0.13
27	副	吊金具	SUS304	PL19	140.0	175.0	4	150.7	㎡	14.8		0.19
28	副	吊金具	SUS304	PL16	75.0	215.0	2	126.9	㎡	4.1		0.06
29	副	吊ピン	SUS304N2	RB55	D52	135.0	2	18.8	m	4.5		0.04
30	副	キーププレート	SUS304	PL6	40.0	90.0	2	47.58	㎡	0.3		0.01
31	他	ボルト	SUS304	B-M12X20			4	0.033	個	0.1		
32	他	バネ座金	SUS304	W-M12S			4	0.005	個			
33	他	ボルト	SUS304	B-M24X65			8	0.332	個	2.7		
34	他	ナット	SUS304	N-M24			8	0.106	個	0.8		
35	他	長穴用座金	SUS304	W_M24L			8	0.13	個	1.0		

数量計算書

機種： ローラゲート

種目： 扉体

品番	区分	部品名称	材質	規格(×幅mm)	長さ(mm)	数	単位質量(kg)	単位	質量(kg)	塗面1(㎡)	塗面2(㎡)	酸面(㎡)
36	主	主ローラ	SUS304N2	D 440-110	100.0	4	7930	m3	452.2			
37	主	主ローラ軸	SUS304	RB90	701.5	4	50.4	m	141.4			0.79
38	副	軸止め板	SUS304	PL16 D200		4	126.9	㎡	15.9			0.25
39	副	キーププレート	SUS304	PL12 50.0	160.0	4	95.16	㎡	3.0			0.07
40	他	主ローラ軸受	500SP-SL4相当品	D90-D110-80		4	2.06	個	8.2			
41	他	六角穴付き止めネジ	SUS304	B-M8X12S		8	0.0032	個				
42	他	ボルト	SUS304	B-M16X30		8	0.082	個	0.7			
43	他	バネ座金	SUS304	W-M16S		8	0.01	個	0.1			
44	他	ボルト	SUS304	B-M20X70		8	0.234	個	1.9			
45	他	ナット	SUS304	N-M20		8	0.062	個	0.5			
46	他	バネ座金	SUS304	W-M20S		8	0.02	個	0.2			
47	他	平座金	SUS304	W-M20F		8	0.017	個	0.1			
48	他	グリスニップル	SUS304	グリスニップル, A-PT1/4		4	0.02	個	0.1			
49	副	サイドローラ	SUS304	RB100 D50	50.0	4	62.3	m	9.3			0.06
50	副	サイドローラ軸	SUS304	RB40	115.0	4	9.97	m	4.6			0.05
51	副	キーププレート	SUS304	PL6 25.0	65.0	4	47.58	㎡	0.3			0.01
52	副	ブラケット	SUS304	PL12 120.0	170.0	4	95.16	㎡	7.8			0.17
53	副	ブラケット	SUS304	PL16 96.0	110.0	8	126.9	㎡	10.7			0.16
54	副	ライナー	SUS304-CP	PL2 120.0	170.0	12	15.86	㎡	3.9			0.49
55	他	サイドローラ軸受	500SP-SL4相当品	D40-D50-50		4	0.29	個	1.2			
56	他	六角穴付き止めネジ	SUS304	B-M6X10S		8	0.0015	個				
57	他	ボルト	SUS304	B-M10X20		8	0.024	個	0.2			
58	他	バネ座金	SUS304	W-M10S		8	0.003	個				
59	他	ボルト	SUS304	B-M16X60		16	0.127	個	2.0			
60	他	ナット	SUS304	N-M16		16	0.033	個	0.5			
61	他	バネ座金	SUS304	W-M16S		16	0.01	個	0.2			
62	他	グリスニップル	SUS304	グリスニップル, A-PT1/4		4	0.02	個	0.1			
63	副	押板(上部)	SUS304	FB9X38	5768.0	1	2.71	m	15.6			0.54
64	副	押板(側部)	SUS304	FB9X38	3144.0	2	2.71	m	17.0			0.59
65	副	押板(下部)	SUS304	FB9X75	5686.0	1	5.35	m	30.4			0.95
66	他	ボルト	SUS304	B-M12X75		126	0.081	個	10.2			
67	他	ボルト	SUS304	B-M12X75		58	0.081	個	4.7			
68	他	ナット	SUS304	N-M12		184	0.017	個	3.1			
69	他	バネ座金	SUS304	W-M12S		184	0.005	個	0.9			
70	他	シール座金	SUS304+NBR	SM-12		184	0.01	個	1.8			

数量計算書

機種： ローラゲート

種目： 扉体

品番	区分	部品名称	材質	規格(×幅mm)	長さ(mm)	数	単位質量(kg)	単位	質量(kg)	塗面1(m²)	塗面2(m²)	酸面(m²)
71	他	水密ゴム(上部)	CR	P30X80	5850.0	1	1.49	m	8.7			
72	他	水密ゴム(側部)	CR	P30X80	3230.0	2	1.49	m	9.6			
73	他	水密ゴム(下部)	CR	T20	85.0 5690.0	1	30	m²	14.5			
		扉体 合計							5079.1			86.83

数量計算書

機種： ローラゲート

種目： 戸当り

品番	区分	部品名称	材質	規格(×幅mm)	長さ(mm)	数	単位質量(kg)	単位	質量(kg)	塗面1(㎡)	塗面2(㎡)	酸面(㎡)
1	主	下部戸当り	SS400	H200X200X8X12	730.0	2	49.9	m	72.9			
2	主	下部戸当り	SS400	H200X200X8X12	5992.0	1	49.9	m	299.0			
3	主	下部戸当り金物	SUS304	PL9 326.0	750.0	2	71.37	㎡	34.9			0.48
4	主	下部戸当り金物	SUS304	PL9 220.0	5680.0	1	71.37	㎡	89.2			1.24
5	副	補強リブ	SS400	PL6 146.0	188.0	2	47.1	㎡	2.6			
6	副	補強リブ	SS400	PL6 152.0	188.0	4	47.1	㎡	5.4			
7	主	側部戸当り-後面Web	SM400A	PL12 101.0	6581.0	2	94.2	㎡	125.2			
8	主	側部戸当り-後面F1g	SM400A	PL12 125.0	6581.0	4	94.2	㎡	310.0			
9	主	側部戸当り金物-後面	SUS304	PL9 C300X75X75	6600.0	2	71.37	㎡	392.4			3.96
10	副	目板	SUS304	PL9 125.0	282.0	2	71.37	㎡	5.0			0.14
11	副	継材	SUS304	FB6X50	105.5	26	2.38	m	6.5			
12	副	継材	SUS304	FB6X50	105.5	26	2.38	m	6.5			
13	他	ボルト	SUS304	B-M12X50		4	0.059	個	0.2			
14	他	ナット	SUS304	N-M12		4	0.017	個	0.1			
15	他	平座金	SUS304	W-M12F		4	0.005	個				
16	主	側部戸当り-前面Web	SS400	H125X125X6.5X9	3832.0	2	23.6	m	180.9			
17	主	側部戸当り金物-前面	SUS304	PL9 C300X90X75	3850.0	2	71.37	㎡	237.1			2.31
18	副	目板	SUS304	PL9 125.0	282.0	4	71.37	㎡	10.1			0.28
19	副	継材	SS400	FB6X50	99.5	14	2.36	m	3.3			
20	副	継材	SS400	FB6X50	107.0	14	2.36	m	3.5			
21	他	ボルト	SUS304	B-M12X50		4	0.059	個	0.2			
22	他	ナット	SUS304	N-M12		4	0.017	個	0.1			
23	他	平座金	SUS304	W-M12F		4	0.005	個				
24	副	テーパ金具	SUS304	PL16 100.0	100.0	2	126.9	㎡	2.5			0.04
25	副	アンカ	SUS304	RB38	50.0	4	8.99	m	1.8			0.02
26	他	ボルト	SUS304	B-M12X35		4	0.045	個	0.2			
27	他	平座金	SUS304	W-M12F		4	0.005	個				
28	主	膜板-上部	SUS304	PL6 717.0	2750.0	2	47.58	㎡	187.6			3.94
29	主	膜板-下部	SUS304	PL6 612.0	3850.0	2	47.58	㎡	224.2			4.71
30	副	アンカ	SUS304	RB38	50.0	24	8.99	m	10.8			0.14
31	副	アンカ	SUS304	FB6X50	150.0	12	2.38	m	4.3			0.20
32	他	ボルト	SUS304	B-M12X35		24	0.045	個	1.1			
33	他	平座金	SUS304	W-M12F		24	0.005	個	0.1			
34	他	ボルト	SUS304	B-M12X40		44	0.05	個	2.2			
35	他	ナット	SUS304	N-M12		44	0.017	個	0.7			

機種：ローラゲート						種目：戸当り						
品番	区分	部品名称	材質	規格(×幅mm)	長さ(mm)	数	単位質量(kg)	単位	質量(kg)	塗面1(m ²)	塗面2(m ²)	酸面(m ²)
36	他	平座金	SUS304	W-M12F		44	0.005	個	0.2			
37	他	バネ座金	SUS304	W-M12S		44	0.005	個	0.2			
38	主	取外し戸当り	SUS304	PL9 C300X150X90	2750.0	2	71.37	m ²	198.8			5.84
39	副	補強リブ	SUS304	PL9 141.0	282.0	14	71.37	m ²	39.7			1.11
40	主	上部戸当り	SUS304	PL9 C150X100X75	5700.0	1	71.37	m ²	118.6			0.85
41	主	補強材	SS400	H100X50X5X7	5682.0	1	9.3	m	52.8			
42	副	目板	SUS304	PL9 66.0	200.0	2	71.37	m ²	1.9			0.05
43	副	補強リブ	SS400	FB6X50	52.0	11	2.36	m	1.4			
44	副	補強リブ	SS400	FB6X50	132.5	11	2.36	m	3.4			
45	他	ボルト	SUS304	B-M12X40		4	0.05	個	0.2			
46	他	ナット	SUS304	N-M12		4	0.017	個	0.1			
47	他	平座金	SUS304	W-M12F		4	0.005	個				
		戸当り 合計							2637.9			25.31

数量計算書

機種： ローラゲート

種目：開閉装置

[illegible]

総括数量表

単位：kg

機種	種目	数量	1門分			全門分			備考
			鋼材	部品・機器単体品	1門計	鋼材	部品・機器単体品	全門計	
付属設備	階段	1	846.9	15.5	862.4	846.9	15.5	862.4	
	操作台防護柵	1	1177.3	26.2	1203.5	1177.3	26.2	1203.5	
	胸壁防護柵	2	195.2	4.8	200.0	390.4	9.6	400.0	
	川表翼壁防護柵	1	677.4	17.6	695.0	677.4	17.6	695.0	
	川裏翼壁・胸壁防護柵	1	938.3	25.0	963.3	938.3	25.0	963.3	
合計			3835.1	89.1	3924.2	4030.3	93.9	4124.2	

部材集計表

単位：kg

No	種目	数量	1門分						全門分						備考
			主要部材	副部材	主要部品	機器単体品	その他	1門計	主要部材	副部材	主要部品	機器単体品	その他	全門計	
1	付属設備								4030.3		93.9			4124.2	
	階段	1	846.9		15.5			862.4	846.9		15.5			862.4	
	操作台防護柵	1	1177.3		26.2			1203.5	1177.3		26.2			1203.5	
	胸壁防護柵	2	195.2		4.8			200.0	390.4		9.6			400.0	
	川表翼壁防護柵	1	677.4		17.6			695.0	677.4		17.6			695.0	
	川裏翼壁・胸壁防護柵	1	938.3		25.0			963.3	938.3		25.0			963.3	
	合 計		3835.1		89.1			3924.2	4030.3		93.9			4124.2	

塗装面積総括表

[illegible]

数量総括表(鋼材)

		1	2	3	4	5	6	単位 : kg						
材質	規格・形状寸法	付属設備										材料別合計		
		階段		操作台防護柵		川表胸壁防護柵		川表翼壁防護柵		川裏翼壁・胸壁防護柵				
		主部材	副部材	主部材	副部材	主部材	副部材	主部材	副部材	主部材	副部材	主部材	副部材	合計
SS400	PL4.5	0.6		1.5		0.3		1.2		2.5		6.1		6.1
SS400	PL6	14.5										14.5		14.5
SS400	PL9	62.1		94.5		18.5		69.7		103.3		348.1		348.1
SS400	PL12	17.6										17.6		17.6
SUS304	PL9	16.8										16.8		16.8
SS400	CHPL6	271.9										271.9		271.9
SS400	C150X75X6.5	191.3										191.3		191.3
SS400	L65X65X6	27.2										27.2		27.2
SS400	FB6X32	0.2										0.2		0.2
SS400	FB6X50	85.8		447.0		68.9		229.7		293.5		1124.9		1124.9
STKR400	90X90X3.2	74.1		283.5		53.2		194.9		270.5		876.2		876.2
STKR400	60X30X2.3	32.2		97.7		15.0		50.1		82.0		277.0		277.0
STKR400	100X50X3.2	52.6		253.1		39.3		131.8		186.5		663.3		663.3
加工材計	(小計)	846.9		1177.3		195.2		677.4		938.3		3835.1		3835.1
	(合計)	846.9		1177.3		195.2		677.4		938.3		3835.1		
部品計		15.5		26.2		4.8		17.6		25.0				
単体品計														
総合計		862.4		1203.5		200.0		695.0		963.3				

数量総括表(部品・機器単体品)

No	種目	部品名称	材質	規格(×幅mm)	長さ(mm)	数	質量(kg)	区分	積算区分
付属設備									
1	階段	テーパ座金	SUS304	W-M16T		46	1.3	部 品	部 品
1	階段	ナット	SUS304	N-M16		64	2.3	部 品	部 品
1	階段	ナット	SUS304	N-M24		16	1.7	部 品	部 品
1	階段	パネ座金	SUS304	W-M16S		64	0.7	部 品	部 品
1	階段	ボルト	SUS304	B-M16X50		48	5.4	部 品	部 品
1	階段	ボルト	SUS304	B-M16X90		2	0.3	部 品	部 品
1	階段	平座金	SUS304	W-M16F		18	0.2	部 品	部 品
1	階段	皿ボルト	SUS304	B-M16X45F		6	0.4	部 品	部 品
1	階段	樹脂アンカ		HP-16		8	0.3	部 品	部 品
1	階段	樹脂アンカ		HP-24		8	1.9	部 品	部 品
1	階段	蝶番	SUS304	B-1003-3		2	0.8	部 品	部 品
1	階段	錠前	黄銅	南京錠, #1000-50		1	0.2	部 品	部 品
	計						15.5		
1	操作台防護柵	ナット	SUS304	N-M12		9	0.2	部 品	部 品
1	操作台防護柵	ボルト	SUS304	B-M12X35		9	0.4	部 品	部 品
1	操作台防護柵	平座金	SUS304	W-M12F		9		部 品	部 品
1	操作台防護柵	オールアンカ	SUS304	SC-1610		128	25.6	部 品	部 品
	計						26.2		
1	胸壁防護柵	オールアンカ	SUS304	SC-1610		24	4.8	部 品	部 品
	計						4.8		
1	川表翼壁防護柵	オールアンカ	SUS304	SC-1610		88	17.6	部 品	部 品
	計						17.6		
1	川裏翼壁・胸壁防	ナット	SUS304	N-M12		3	0.1	部 品	部 品
1	川裏翼壁・胸壁防	ボルト	SUS304	B-M12X35		3	0.1	部 品	部 品
1	川裏翼壁・胸壁防	平座金	SUS304	W-M12F		3		部 品	部 品
1	川裏翼壁・胸壁防	オールアンカ	SUS304	SC-1610		124	24.8	部 品	部 品
	計						25.0		
	合計						89.1		

数量計算書

※網掛け部は溶融亜鉛めっき処置の対象部材を示す。

機種： 付属設備

種目： 階段

品番	区分	部品名称	材質	規格(×幅mm)	長さ(mm)	数	単位質量(kg)	単位	質量(kg)	塗面1(m ²)	塗面2(m ²)	酸面(m ²)
1	主	主桁	SS400	C150X75X6.5	212.0	2	18.6	m	7.9			
2	主	主桁	SS400	C150X75X6.5	3380.0	2	18.6	m	125.7			
3	主	主桁	SS400	C150X75X6.5	550.0	2	18.6	m	20.5			
4	主	補助桁	SS400	C150X75X6.5	1000.0	2	18.6	m	37.2			
5	主	床板	SS400	CHPL6 L40X550	1130.0	1	48.77	m ²	31.9			
6	主	床板	SS400	CHPL6 310.0	960.0	1	48.77	m ²	14.5			
7	主	ステップ	SS400	CHPL6 Z40X146X350	1000.0	9	48.77	m ²	225.5			
8	主	支柱受座	SS400	PL9 150.0	250.0	7	70.65	m ²	18.5			
9	主	支柱受座	SS400	PL9 450.0	750.0	1	70.65	m ²	23.8			
10	主	落橋防止装置受座	SS400	PL9 125.0	180.0	2	70.65	m ²	3.2			
11	主	補強リブ	SS400	PL6 135.0	143.5	6	47.1	m ²	5.5			
12	主	補強リブ	SS400	PL6 135.0	400.0	3	47.1	m ²	7.6			
13	主	補強リブ	SS400	PL6 135.0	183.5	1	47.1	m ²	1.2			
14	主	笠木	STKR400	100X50X3.2	417.0	2	7.01	m	5.8			
15	主	笠木	STKR400	100X50X3.2	3340.0	2	7.01	m	46.8			
16	主	支柱	STKR400	90X90X3.2	1044.0	2	8.51	m	17.8			
17	主	支柱	STKR400	90X90X3.2	1103.0	6	8.51	m	56.3			
18	主	横棧	STKR400	60X30X2.3	326.5	2	2.98	m	1.9			
19	主	横棧	STKR400	60X30X2.3	616.0	2	2.98	m	3.7			
20	主	横棧	STKR400	60X30X2.3	1386.0	2	2.98	m	8.3			
21	主	横棧	STKR400	60X30X2.3	1017.0	2	2.98	m	6.1			
22	主	中棧	SS400	FB6X50	885.0	4	2.36	m	8.4			
23	主	中棧	SS400	FB6X50	875.0	30	2.36	m	62.0			
24	主	端板	SS400	PL4.5 43.6	93.6	4	35.32	m ²	0.6			
25	部	ボルト	SUS304	B-M16X50		32	0.111	個	3.6			
26	部	ナット	SUS304	N-M16		32	0.033	個	1.1			
27	部	バネ座金	SUS304	W-M16S		32	0.01	個	0.3			
28	部	テーパ座金	SUS304	W-M16T		32	0.027	個	0.9			
29	部	ボルト	SUS304	B-M16X50		8	0.111	個	0.9			
30	部	ナット	SUS304	N-M16		8	0.033	個	0.3			
31	部	平座金	SUS304	W-M16F		8	0.011	個	0.1			
32	部	バネ座金	SUS304	W-M16S		8	0.01	個	0.1			
33	部	皿ボルト	SUS304	B-M16X45F		6	0.073	個	0.4			
34	部	ナット	SUS304	N-M16		6	0.033	個	0.2			
35	部	バネ座金	SUS304	W-M16S		6	0.01	個	0.1			

数量計算書

※網掛け部は溶融亜鉛めっき処置の対象部材を示す。

機種： 付属設備

種目：階段

[illegible]

数量計算書

※網掛け部は溶融亜鉛めっき処置の対象部材を示す。

機種： 付属設備

種目：階段

[illegible]

数量計算書

※網掛け部は溶融亜鉛めっき処置の対象部材を示す。

機種： 付属設備

種目： 操作台防護柵

[illegible]

数量計算書

※網掛け部は溶融亜鉛めっき処置の対象部材を示す。

機種： 付属設備

種目：川表胸壁防護柵

品番	区分	部品名称	材質	規格(×幅mm)	長さ(mm)	数	単位質量(kg)	単位	質量(kg)	塗面1(m²)	塗面2(m²)	酸面(m²)
1	主	笠木	STKR400	100X50X3.2	5600.0	1	7.01	m	39.3			
2	主	支柱	STKR400	90X90X3.2	1041.0	6	8.51	m	53.2			
3	主	横棧	STKR400	60X30X2.3	860.0	2	2.98	m	5.1			
4	主	横棧	STKR400	60X30X2.3	1110.0	3	2.98	m	9.9			
5	主	中棧	SS400	FB6X50	885.0	33	2.36	m	68.9			
6	主	端板	SS400	PL4.5	43.6	2	35.32	m ²	0.3			
7	主	支柱取付板	SS400	PL9	150.0	4	70.65	m ²	10.6			
8	主	支柱取付板	SS400	PL9	225.0	2	70.65	m ²	7.9			
9	部	オールアンカ	SUS304	SC-1610		24	0.2	本	4.8			
		川表胸壁防護柵	合計						200.0			

数量計算書

※網掛け部は溶融亜鉛めっき処置の対象部材を示す。

機種： 付属設備

種目：川表翼壁防護柵

品番	区分	部品名称	材質	規格(×幅mm)	長さ(mm)	数	単位質量(kg)	単位	質量(kg)	塗面1(m²)	塗面2(m²)	酸面(m²)
1	主	笠木	STKR400	100X50X3.2	2950.0	2	7.01	m	41.4			
2	主	支柱	STKR400	90X90X3.2	1041.0	8	8.51	m	70.9			
3	主	横棧	STKR400	60X30X2.3	735.0	4	2.98	m	8.8			
4	主	横棧	STKR400	60X30X2.3	1110.0	2	2.98	m	6.6			
5	主	中棧	SS400	FB6X50	885.0	34	2.36	m	71.0			
6	主	端板	SS400	PL4.5	43.6	93.6	4	35.32	m²	0.6		
7	主	支柱取付板	SS400	PL9	150.0	250.0	4	70.65	m²	10.6		
8	主	支柱取付板	SS400	PL9	225.0	250.0	4	70.65	m²	15.9		
9	部	オールアンカ	SUS304	SC-1610		32	0.2	本	6.4			
10	主	笠木	STKR400	100X50X3.2	6450.0	2	7.01	m	90.4			
11	主	支柱	STKR400	90X90X3.2	1041.0	14	8.51	m	124.0			
12	主	横棧	STKR400	60X30X2.3	685.0	4	2.98	m	8.2			
13	主	横棧	STKR400	60X30X2.3	1110.0	8	2.98	m	26.5			
14	主	中棧	SS400	FB6X50	885.0	76	2.36	m	158.7			
15	主	端板	SS400	PL4.5	43.6	93.6	4	35.32	m²	0.6		
16	主	支柱取付板	SS400	PL9	150.0	250.0	10	70.65	m²	26.5		
17	主	支柱取付板	SS400	PL9	225.0	250.0	2	70.65	m²	7.9		
18	主	支柱取付板	SS400	PL9	250.0	250.0	2	70.65	m²	8.8		
19	部	オールアンカ	SUS304	SC-1610		56	0.2	本	11.2			
		川表翼壁防護柵	合計						695.0			

数量計算書

※網掛け部は溶融亜鉛めっき処置の対象部材を示す。

機種： 付属設備

種目：川裏翼壁・胸壁防護柵

[illegible]

数量計算書

※網掛け部は溶融亜鉛めっき処置の対象部材を示す。

機種： 付属設備

種目： 川裏翼壁・胸壁防護柵

品番	区分	部品名称	材質	規格(×幅mm)	長さ(mm)	数	単位質量(kg)	単位	質量(kg)	塗面1(㎡)	塗面2(㎡)	酸面(㎡)
		【川裏胸壁防護柵】										
18	主	笠木	STKR400	100X50X3.2	7400.0	1	7.01	m	51.9			
19	主	笠木	STKR400	100X50X3.2	6200.0	1	7.01	m	43.5			
20	主	支柱	STKR400	90X90X3.2	1041.0	13	8.51	m	115.2			
21	主	横棧	STKR400	60X30X2.3	155.0	2	2.98	m	0.9			
22	主	横棧	STKR400	60X30X2.3	555.0	2	2.98	m	3.3			
23	主	横棧	STKR400	60X30X2.3	660.0	2	2.98	m	3.9			
24	主	横棧	STKR400	60X30X2.3	1110.0	9	2.98	m	29.8			
25	主	縦棧	STKR400	60X30X2.3	915.0	2	2.98	m	5.5			
26	主	中棧	SS400	FB6X50	885.0	81	2.36	m	169.2			
27	主	端板	SS400	PL4.5	43.6	93.6	4	35.32	㎡	0.6		
28	主	端板	SS400	PL4.5	25.4	55.4	2	35.32	㎡	0.1		
29	主	支柱取付板	SS400	PL9	250.0	250.0	2	70.65	㎡	8.8		
30	主	支柱取付板	SS400	PL9	150.0	250.0	11	70.65	㎡	29.1		
31	部	オールアンカ	SUS304	SC-1610		52	0.2	本	10.4			
32	主	笠木	STKR400	100X50X3.2	700.0	2	7.01	m	9.8			
33	主	笠木	STKR400	100X50X3.2	500.0	2	7.01	m	7.0			
34	主	支柱	STKR400	90X90X3.2	1041.0	4	8.51	m	35.4			
35	主	横棧	STKR400	60X30X2.3	405.0	2	2.98	m	2.4			
36	主	横棧	STKR400	60X30X2.3	510.0	2	2.98	m	3.0			
37	主	縦棧	STKR400	60X30X2.3	915.0	2	2.98	m	5.5			
38	主	中棧	SS400	FB6X50	885.0	10	2.36	m	20.9			
39	主	端板	SS400	PL4.5	43.6	93.6	4	35.32	㎡	0.6		
40	部	ボルト	SUS304	B-M12X35		3	0.045	個	0.1			
41	部	ナット	SUS304	N-M12		3	0.017	個	0.1			
42	部	平座金	SUS304	W-M12F		3	0.005	個				
43	主	支柱取付板	SS400	PL9	225.0	250.0	4	70.65	㎡	15.9		
41	部	オールアンカ	SUS304	SC-1610		16	0.2	本	3.2			
		川裏翼壁・胸壁防護柵	合計						963.3			