

積算数量一覧表

工事区分 (LEVEL1)	工種 (LEVEL2)	種別 (LEVEL3)	細別 (LEVEL4)	規格 (LEVEL5)	単位	数値	設計数量	積算数量	日数・ 人数等	摘要
道路改良	道路土工	道路排水用調整池土工	掘削		m3	100	1238.8	1200		
			盛土		m3	10	188.8	190		
			床掘		m3	10	839.9	840		
			埋戻し		m3	10	629.4	630		
			残土運搬整地		m3	10	1169.6	1170		
	擁壁工	L型擁壁(H=4.00m)	プレキャストL型擁壁	H=4.00m	m	1	52.8	53		
			プレキャストL型擁壁	H=3.85m	m	1	10.0	10		
		L型擁壁(H=2.20m)	プレキャストL型擁壁	H=2.20m	m	1	22.7	23		
		L型擁壁(H=2.08m タイプA)	プレキャストL型擁壁材料		式	1	1.0	1		
			プレキャストL型擁壁	H=2.08m タイプA	式	1	1.0	1		
		L型擁壁(H=2.08m タイプB)	プレキャストL型擁壁	H=2.08m タイプB	m	1	89.0	89		
		L型擁壁(H=1.20m)	プレキャストL型擁壁	H=1.20m	m	1	37.9	38		
	排水構造物工	導水路U型側溝工	導水路U型側溝	1200×1400	m	1	30.3	30		
			側壁コンクリート		式	1	1.0	1		
			土留コンクリート		箇所	1	1.0	1		
		鉄筋コンクリート管布設工(φ800)	鉄筋コンクリート管布設	φ800	m	1	23.6	24		
			鉄筋コンクリート管材料		本	1	10.0	10		
			砂基礎		m3	1	3.6	4		
		鉄筋コンクリート管布設土工	床掘		m3	10	109.7	110		
			埋戻し(発生土)		m3	10	60.3	60		
			埋戻し(再生砂)		m3	10	29.8	30		
			残土運搬整地		m3	10	42.7	40		
		U型側溝工(400×400)	U型側溝	400×400	m	1	4.2	4		
		オリフィス施設工	オリフィス版		式	1	1.0	1		
			硬質塩化ビニル管布設	VUφ250	m	1	8.1	8		
			河川壁防護		式	1	1.0	1		
			フラップゲート	塩ビ管φ250用	個	1	1.0	1		
		オリフィス施設土工	床掘		m3	1	9.5	10		
			埋戻し(発生土)		m3	1	6.2	6		

工事区分 (LEVEL1)	工 種 (LEVEL2)	種 別 (LEVEL3)	細 別 (LEVEL4)	規 格 (LEVEL5)	単位	数値	設計数量	積算数量	日数・ 人数等	摘 要
			埋戻し(再生砂)		m3	1	2.9	3		
			残土運搬整地		m3	1	2.6	3		
		U型側溝工(300×300)	U型側溝	300×300	m	1	56.8	57		
		U型側溝(300×300)土工	床掘		m3	10	40.4	40		
			埋戻し		m3	10	19.6	20		
			残土運搬整地		m3	10	18.6	20		
		集水桝排水設備(300×300)	集水桝	300×300 t=150 H=750	箇所	1	1.0	1		
			硬質塩化ビニル管布設	VU φ 200	m	0.1	0.85	0.9		
			フラップゲート	塩ビ管φ200用	個	1	1.0	1		
	床版工	床版工	インターロッキング		m2	1	12.2	12		
			床版		m2	1	818.9	819		
	管理用道路舗装工	舗装工	路盤	RC-40 t=100	m2	1	185.9	186		
			表層	再生密粒 t=50	m2	1	185.9	186		
	防護柵工	フェンス工	フェンス	H=1.80m	m	1	84.6	85		
			フェンス	H=1.20m	m	1	37.9	38		
	仮設工	工事用道路	敷鉄板	22×1524×3048	枚	1	96.0	96	644日	参考
交通誘導警備員	交通誘導警備員	交通誘導警備員	交通誘導警備員B		式	1	1.0	1	232人	参考
間接工事費積上げ分	共通仮設費(積分)	運搬費	仮設材運搬	敷鉄板	t	1	77.0	77		
		役務費	借地料		式	1	1.0	1		
		技術管理費	土質等試験費		式	1	1.0	1		
築堤・護岸	河川土工	河川用調節池土工	掘削		m3	100	5886.0	5900		
			盛土		m3	10	134.7	130		
			床掘		m3	10	175.8	180		
			埋戻し		m3	10	71.7	70		
			残土運搬処理		m3	10	5832.5	5830		
	ブロック積工	コンクリートブロック工	大型ブロック積	タイプ1 H=3.60m	m2	1	188.4	188		
			大型ブロック積	タイプ1 H=2.10m	m2	1	135.0	135		
			大型ブロック積	タイプ2 H=3.10m	m2	1	100.5	101		
			基礎コンクリート		m	1	134.9	135		
			天端コンクリート	タイプ1	m	1	112.1	112		

工事区分 (LEVEL1)	工種 (LEVEL2)	種別 (LEVEL3)	細別 (LEVEL4)	規格 (LEVEL5)	単位	数値	設計数量	積算数量	日数・ 人数等	摘要
			天端コンクリート	タイプ2	m	1	30.0	30		
			側部止めコンクリート	タイプ1	箇所	1	3.0	3		
			側部止めコンクリート	タイプ2	箇所	1	1.0	1		
			側部止めコンクリート	排水ポンプ脇	箇所	1	1.0	1		
			ブロック調整コンクリート		箇所	1	1.0	1		
			目地材(材料費)	エラストイト t=10	m <sup>2</sup>	1	17.7	18		
	擁壁工	L型擁壁(H=1.20m)	プレキャストL型擁壁	H=1.20m	m	1	18.2	18		
	越流堤工	L型擁壁(H=2.80m)	プレキャストL型擁壁材料		式	1	1.0	1		
			プレキャストL型擁壁	H=2.80m	式	1	1.0	1		
		越流堤天端コンクリート	越流堤天端コンクリート		式	1	1.0	1		
		越流堤斜路部	越流堤斜路部		式	1	1.0	1		
		ボックスカルバート	ボックスカルバート	5000×300×1000	m	1	18.0	18		
			河川壁防護		式	1	1.0	1		
		フェンス布基礎	フェンス布基礎		m	1	11.6	12		
	排水ポンプ施設工	角形マンホール (2100×2100)	角形マンホール	2100×2100	箇所	1	1.0	1		
			角形マンホール材料		式	1	1.0	1		
			底部工		式	1	1.0	1		
		砂たまり工	砂たまり工		式	1	1.0	1		
		流出管工	管布設材料		式	1	1.0	1		
			管布設		式	1	1.0	1		
			河川壁防護		式	1	1.0	1		
		流出管土工	床掘		m <sup>3</sup>	1	3.1	3		
			埋戻し(発生土)		m <sup>3</sup>	1	1.2	1		
			埋戻し(再生砂)		m <sup>3</sup>	1	1.7	2		
			残土運搬処理		m <sup>3</sup>	1	1.8	2		
	水位観測施設工	組立マンホール工	組立1号マンホール		箇所	1	1.0	1		
			組立1号マンホール材料		式	1	1.0	1		
			底部工		式	1	1.0	1		
		流入管工	硬質塩化ビニル管布設	VPφ250	m	1	5.3	5		
			河川壁防護		式	1	1.0	1		



数量総括表

工種	種別	細別	規格	単位	数量	備考	
道路土工	道路排水用調整池土工	掘削		m3	1,238.8		
		盛土		m3	188.8		
		床掘		m3	839.9		
		埋戻し		m3	629.4		
		残土運搬整地		m3	1,169.6		
擁壁工	L型擁壁(H=4.00m)	プレキャストL型擁壁	H=4.00m	m	52.8		
		プレキャストL型擁壁	H=3.85m	m	10.0		
	L型擁壁(H=2.20m)	プレキャストL型擁壁	H=2.20m	m	22.7		
	L型擁壁 (H=2.08m タイプA)	プレキャストL型擁壁材料	1900/1733×2000		個	1.0	
			1733/1553×2000		個	1.0	
			1553/1373×2000		個	1.0	
			1373/1193×2000		個	1.0	
			1193/1013×2000		個	1.0	
			1013/833×2000		個	1.0	
			833/654×2000		個	1.0	
			654/525×1430		個	1.0	
			525/400×1430		個	1.0	
			プレキャストL型擁壁 (H=2.08m タイプA)	0.5m ≤ H ≤ 1.0m	m	4.9	
	1.0m < H ≤ 2.0m	m	12.0				
	L型擁壁 (H=2.08m タイプB)	プレキャストL型擁壁	H=2.08m タイプB	m	89.0		
L型擁壁(H=1.20m)	プレキャストL型擁壁	H=1.20m	m	37.9			
排水構造物工	導水路U型側溝工	導水路U型側溝	1200×1400	m	30.3		
		側壁コンクリート	コンクリート	m3	0.3		
			型枠	m2	1.8		
		土留コンクリート		箇所	1.0		
	鉄筋コンクリート管布設工 (φ800)	鉄筋コンクリート管布設	φ800	m	23.6		
		鉄筋コンクリート管材料		本	10.0		
		砂基礎		m3	3.6		
	鉄筋コンクリート管布設土工	床掘		m3	109.7		
		埋戻し(発生土)		m3	60.3		
		埋戻し(再生砂)		m3	29.8		

工種	種別	細別	規格	単位	数量	備考	
		残土運搬整地		m3	42.7		
	U型側溝工(400×400)	U型側溝	400×400	m	4.2		
	オリフィス施設工	オリフィス版	ステンレス鋼板		kg	9.4	
			コンクリートアンカー		本	4.0	
			コンクリート		m3	0.007	
			型枠		m2	0.06	
		硬質塩化ビニル管布設	VUφ250		m	8.1	
		河川壁防護	コンクリート		m3	0.7	
			型枠		m2	5.4	
		フラップゲート	塩ビ管φ250用		個	1.0	
	オリフィス施設土工	床掘		m3	9.5		
		埋戻し(発生土)		m3	6.2		
		埋戻し(再生砂)		m3	2.9		
		残土運搬整地		m3	2.6		
	U型側溝工(300×300)	U型側溝	300×300	m	56.8		
	U型側溝(300×300)土工	床掘		m3	40.4		
		埋戻し		m3	19.6		
		残土運搬整地		m3	18.6		
	集水柵排水設備(300×300)	集水柵	300×300 t=150 H=750	箇所	1.0		
		硬質塩化ビニル管布設	VUφ200	m	0.85		
フラップゲート		塩ビ管φ200用	個	1.0			
床版工	床版工	インターロッキング		m2	12.2		
		床版		m2	818.9		
管理用道路舗装工	舗装工	路盤	RC-40 t=100	m2	185.9		
		表層	再生密粒 t=50	m2	185.9		
防護柵工	フェンス工	フェンス	H=1.80m	m	84.6		
		フェンス	H=1.20m	m	37.9		
仮設工	工専用道路	敷鉄板	22×1524×3048	枚	96.0		
共通仮設費	運搬費	仮設材運搬	敷鉄板	t	77.0		
	役務費	借地料		式	1.0		
	技術管理費	土質等試験費	平板載荷試験		箇所	4.0	
			六価クロム溶出試験		検体	1.0	

工種	種別	細別	規格	単位	数量	備考
河川土工	河川用調節池土工	掘削		m3	5,886.0	
		盛土		m3	134.7	
		床掘		m3	175.8	
		埋戻し		m3	71.7	
		残土運搬処理		m3	5,832.5	
ブロック積工	コンクリートブロック工	大型ブロック積	タイプ1 H=3.60m	m2	188.4	
		大型ブロック積	タイプ1 H=2.10m	m2	135.0	
		大型ブロック積	タイプ2 H=3.10m	m2	100.5	
		基礎コンクリート		m	134.9	
		天端コンクリート	タイプ1	m	112.1	
		天端コンクリート	タイプ2	m	30.0	
		側部止めコンクリート	タイプ1	箇所	3.0	
		側部止めコンクリート	タイプ2	箇所	1.0	
		側部止めコンクリート	排水ポンプ脇	箇所	1.0	
		ブロック調整コンクリート		箇所	1.0	
		目地材(材料費)	エラストイト t=10	m2	17.7	
		擁壁工	L型擁壁(H=1.20m)	プレキャストL型擁壁	H=1.20m	m
越流堤工	L型擁壁(H=2.80m)	プレキャストL型擁壁材料	2800/2154×1200/800	個	2.0	
			2154/540×2000	個	2.0	
		プレキャストL型擁壁(H=2.80m)	1.0m<H≤2.0m	m	4.0	
			2.0m<H≤3.5m	m	4.0	
		越流堤天端コンクリート	越流堤天端コンクリート	コンクリート	m3	6.2
	型枠			m2	13.2	
	越流堤斜路部	越流堤斜路部	コンクリート	m3	4.8	
			斜路部中詰碎石	m3	45.6	
			基礎碎石	m2	30.9	
	ボックスカルバート	ボックスカルバート	5000×300×1000	m	18.0	
			河川壁防護	コンクリート	m3	2.3
		型枠		m2	16.2	
フェンス布基礎	フェンス布基礎		m	11.6		
排水ポンプ施設工	角形マンホール	角形マンホール	2100×2100	箇所	1.0	

工種	種別	細別	規格	単位	数量	備考
	(2100×2100)	角形マンホール材料	底版付管取付壁	個	1.0	
			2100×2100×1200			
			直壁	個	2.0	
			2100×2100×1500			
			直壁	個	1.0	
			2100×2100×900			
			排水口用開口加工 φ200	箇所	1.0	
			グレーチング用開口 1000×2000	箇所	1.0	
			グレーチング 995×1000×38	枚	2.0	
			グラスファイバーデッキ 398×2200×60	枚	2.0	
			グラスファイバーデッキ 398×2200×60 点検口加工付	枚	1.0	
			グラスファイバーデッキ 498×2200×60	枚	1.0	
			グラスファイバーデッキ 498×2200×60 点検口加工付	枚	1.0	
			グラスファイバーデッキ 4面受枠 L71×60×5	組	1.0	
		底部工	底部調整コンクリート	m3	1.0	
			基礎コンクリート	m3	1.0	
			基礎型枠	m2	1.6	
			基礎碎石	m2	6.8	
砂たまり工	砂たまり工	コンクリート	m3	1.9		
		型枠	m2	8.7		
		基礎碎石	m2	6.5		
流出管工	管布設材料	VP φ150	m	3.3		
		DCIP φ150 K形	m	2.0		
		SUS304 φ150	m	0.9		
		異種管接手 (φ150)	個	2.0		
		伸縮可とう管	個	1.0		
		同軸抜止押輪 φ150 K形	個	2.0		
		フラップゲート	個	1.0		
	管布設	硬質塩化ビニル管据付工	m	3.3		
		鋳鉄管据付工	m	4.0		
		小口径鋼管据付工	m	0.9		
		メカニカル接手工 特殊	箇所	4.0		



工種	種別	細別	規格	単位	数量	備考
			メカニカル接手工 普通	箇所	2.0	
			伸縮可とう管設置工	箇所	1.0	
		河川壁防護	コンクリート	m3	0.5	
			型枠	m2	5.2	
	流出管土工	床掘		m3	3.1	
		埋戻し（発生土）		m3	1.2	
		埋戻し（再生砂）		m3	1.7	
		残土運搬処理		m3	1.8	
水位観測施設工	組立マンホール工	組立1号マンホール		箇所	1.0	
		組立1号マンホール材料	蓋及び受枠 φ600 T-14	個	1.0	
			調整リング t=100	個	1.0	
			調整金具 t=25	組	1.0	
			斜壁ブロック H=600	個	1.0	
			直壁ブロック H=1200	個	1.0	
			底版ブロック H=130	個	1.0	
		底部工	インバートコンクリート	m3	0.1	
	基礎砕石		m2	1.0		
	流入管工	硬質塩化ビニル管布設	VP φ250	m	5.3	
		河川壁防護	コンクリート	m3	0.5	
			型枠	m2	5.2	
	流入管土工	床掘		m3	6.2	
		埋戻し（発生土）		m3	3.9	
埋戻し（再生砂）			m3	2.1		
残土運搬処理			m3	1.9		
床版工	床版工	インターロッキング		m2	23.1	
		床版		m2	1,647.3	
管理用道路舗装工	舗装工	路盤	RC-40 t=100	m2	210.8	
		路盤	RC-40 t=150	m2	382.8	
		舗装	再生密粒 t=50	m2	210.8	





## 掘削（道路排水用調整池）

## 計 算 書

1/1

測 点 番 号	距 離	横断面積 法——長	平 均 横断面積 法——長	立 方 米 平 方 米	備 考
H0 -0.998		0.0			
	3.754		0.00	0.0	
H0 +2.756		0.0			
	4.102		0.00	0.0	
H0 +6.858		0.0			
	3.142		9.90	31.1	
H1		19.8			
	10.000		23.20	232.0	
H2		26.6			
	10.000		25.90	259.0	
H3		25.2			
	10.000		18.80	188.0	
H4		12.4			
	10.000		14.50	145.0	
H5		16.6			
	10.000		17.30	173.0	
H6		18.0			
	10.000		17.80	178.0	
H7		17.6			
	3.719		8.80	32.7	
H7 +3.719		0.0			
小 計	74.717			1238.8	
合 計	74.717			1238.8	

測 点 番 号	距 離	横断面積 法——長	平 均 横断面積 法——長	立 方 米 平 方 米	備 考
H0 -0.998		20.3			
	3.754		20.30	76.2	
H0 +2.756		20.3			
	4.102		10.15	41.6	
H0 +6.858		0.0			
	3.142		0.15	0.5	
H1		0.3			
	10.000		0.75	7.5	
H2		1.2			
	10.000		3.45	34.5	
H3		5.7			
	10.000		2.85	28.5	
H4		0.0			
	10.000		0.00	0.0	
H5		0.0			
	10.000		0.00	0.0	
H6		0.0			
	10.000		0.00	0.0	
H7		0.0			
	3.719		0.00	0.0	
H7 +3.719		0.0			
小 計	74.717			188.8	
合 計	74.717			188.8	

床掘（道路排水用調整池）

計 算 書

1/1

測 点 番 号	距 離	横断面積 法——長	平 均 横断面積 法——長	立 方 米 平 方 米	備 考
H0 -0.998		0.0			
	3.754		0.00	0.0	
H0 +2.756		0.0			
	4.102		0.00	0.0	
H0 +6.858		0.0			
	3.142		8.60	27.0	
H1		17.2			
	10.000		16.60	166.0	
H2		16.0			
	10.000		15.15	151.5	
H3		14.3			
	10.000		14.05	140.5	
H4		13.8			
	10.000		13.85	138.5	
H5		13.9			
	10.000		13.85	138.5	
H6		13.8			
	10.000		7.55	75.5	
H7		1.3			
	3.719		0.65	2.4	
H7 +3.719		0.0			
小 計	74.717			839.9	
合 計	74.717			839.9	

測 点 番 号	距 離	横断面積 法——長	平 均 横断面積 法——長	立 方 米 平 方 米	備 考
H0 -0.998		0.0			
	3.754		0.00	0.0	
H0 +2.756		0.0			
	4.102		0.00	0.0	
H0 +6.858		0.0			
	3.142		7.95	25.0	
H1		15.9			
	10.000		13.85	138.5	
H2		11.8			
	10.000		9.90	99.0	
H3		8.0			
	10.000		9.30	93.0	
H4		10.6			
	10.000		10.60	106.0	
H5		10.6			
	10.000		10.60	106.0	
H6		10.6			
	10.000		5.95	59.5	
H7		1.3			
	3.719		0.65	2.4	
H7 +3.719		0.0			
小 計	74.717			629.4	
合 計	74.717			629.4	

# 数 量 調 書

工 種 (レベル2) 擁壁工		種 別 (レベル3) L型擁壁 (H=4.00m)	
----------------------	--	---------------------------------	--

1. プレキャストL型擁壁 (H=4.00m)			
平面図より			
L = 42.000 + 10.793		= 52.8 m	
2. プレキャストL型擁壁 (H=3.85m)                      越流箇所			
平面図より			
L = 10.000		= 10.0 m	



工 種 (レベル2)	擁壁工	種 別 (レベル3)	L型擁壁 (H=2.20m)
---------------	-----	---------------	----------------

1. プレキャストL型擁壁 (H=2.20m)

平面図より

$$L = 22.678$$

$$= 22.7 \text{ m}$$

工 種 (レベル2)	擁壁工	種 別 (レベル3)	L型擁壁 (H=2.08m タイプA)
---------------	-----	---------------	---------------------

1. プレキャストL型擁壁材料			
N=		1.0	= 1.0 式
詳細断面図①より			
	H	L	
(中央値H1997) L型擁壁	(N= 1.0	(1900/1733 × 2000)	= 1.0 個)
	H	L	
(中央値H1823) L型擁壁	(N= 1.0	(1733/1553 × 2000)	= 1.0 個)
	H	L	
(中央値H1643) L型擁壁	(N= 1.0	(1553/1373 × 2000)	= 1.0 個)
	H	L	
(中央値H1463) L型擁壁	(N= 1.0	(1373/1193 × 2000)	= 1.0 個)
	H	L	
(中央値H1283) L型擁壁	(N= 1.0	(1193/1013 × 2000)	= 1.0 個)
	H	L	
(中央値H1103) L型擁壁	(N= 1.0	(1013/833 × 2000)	= 1.0 個)
	H	L	
(中央値H924) L型擁壁	(N= 1.0	(833/654 × 2000)	= 1.0 個)
	H	L	
(中央値H770) L型擁壁	(N= 1.0	(654/525 × 1430)	= 1.0 個)
	H	L	
(中央値H643) L型擁壁	(N= 1.0	(525/400 × 1430)	= 1.0 個)
			( 計 = 9.0 個)

工種 (レベル2) 擁壁工		種別 (レベル3) L型擁壁 (H=2.08m タイプA)	
---------------------	--	-------------------------------------	--

2. プレキャストL型擁壁 (H=2.08m タイプA)			
$N = 1.0 \qquad \qquad \qquad = 1.0 \text{ 式}$			
$(0.5m \leq H \leq 1.0m)$			
$\text{L型擁壁} \qquad L = 2.00 \times 1.0 + 1.43 \times 2.0 = 4.9 \text{ m}$			
$(1.0m < H \leq 2.0m)$			
$\text{L型擁壁} \qquad L = 2.00 \times 6.0 = 12.0 \text{ m}$			

# 数 量 調 書

工 種 (レベル2)	擁壁工	種 別 (レベル3)	L型擁壁 (H=2.08m タイプB)
---------------	-----	---------------	---------------------

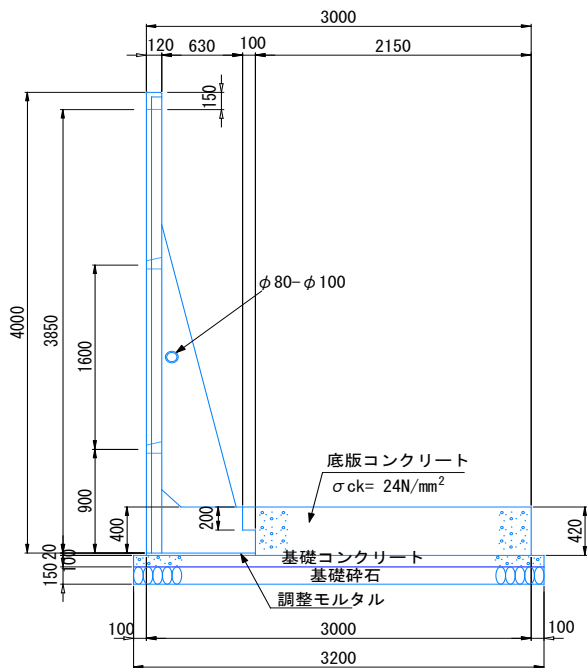
<p>1. プレキャストL型擁壁 (H=2.08m タイプB)</p> <p style="text-align: center;">平面図より</p> <p style="text-align: center;"><math>L = 7.797 + 35.606 + 21.128 + 24.440 = 89.0 \text{ m}</math></p>
--



# 単 位 数 量 計 算 書

L型擁壁 H=4000 (H=3850)

10.0m当り



鉄筋加工重量表 (2m当り)

種別	径	本数	単位重量		重量 kg
			kg/m	kg/本	
F1	D16	14	1.560	3.697	51.758
F2	D13	11	0.995	1.990	21.890
F3	D13	8	0.995	2.259	18.072
F4	D13	11	0.995	1.990	21.890
S1	D13	16	0.995	0.776	12.416
計					126.026

伸縮目地は10m毎

名 称	形状寸法	算 式	数 量	単 位
L型擁壁	H=4000	L= 10.0	= 10.0	m
底版コンクリート	σck=24N/mm <sup>2</sup>	V= 2.150 × 0.420 × 10.0 + 0.100 × 0.200 × 10.0	= 9.2	m <sup>3</sup>
型枠		A= 0.420 × 10.0	= 4.2	m <sup>2</sup>
鉄筋	SD345 D13mm	W= 74.268 ÷ 2.0 × 10.0 = 371.3 kg	= 0.37	t
	SD345 D16mm	W= 51.758 ÷ 2.0 × 10.0 = 258.8 kg	= 0.26	t
基礎コンクリート	σck=18N/mm <sup>2</sup>	V= 3.200 × 0.100 × 10.0	= 3.2	m <sup>3</sup>
基礎型枠		A= 0.100 × 2.0 × 10.0	= 2.0	m <sup>2</sup>
基礎碎石	t=15cm	A= 3.200 × 10.0	= 32.0	m <sup>2</sup>
伸縮目地材	t=10mm	A= 2.150 × 0.420 + 0.100 × 0.200	= 0.9	m <sup>2</sup>



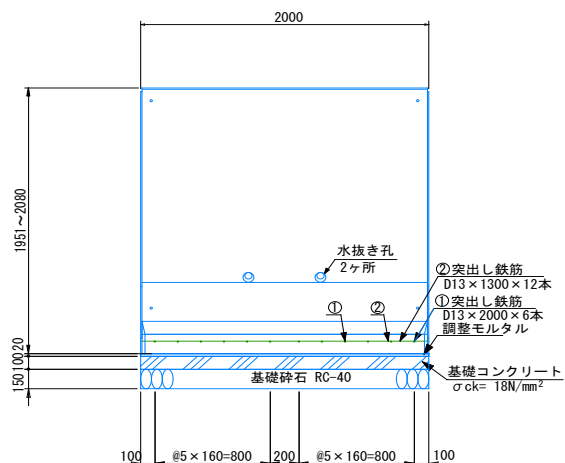
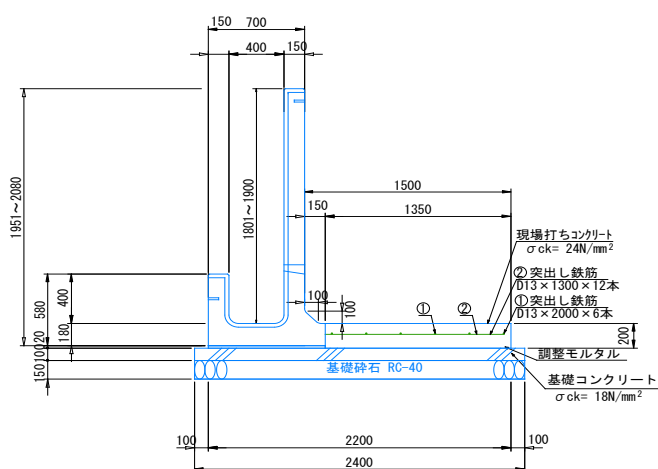




# 単 位 数 量 計 算 書

L型擁壁 H=2080 タイプB

10.0m当り



伸縮目地は10m毎

名 称	形状寸法	算 式	数 量	単 位
L型擁壁	H=2080	L= 10.0	= 10.0	m
底板コンクリート	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	V= 1.350 × 0.200 × 10.0	= 2.7	m <sup>3</sup>
型枠		A= 0.200 × 10.0	= 2.0	m <sup>2</sup>
鉄筋	SD345 D13mm	W= 1.300 × 12.0 × 0.995 ÷ 2.0 × 10.0		
		+ 2.000 × 6.0 × 0.995 ÷ 2.0 × 10.0	= 137.3	kg
			= 0.14	t
基礎コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	V= 2.400 × 0.100 × 10.0	= 2.4	m <sup>3</sup>
基礎型枠		A= 0.100 × 2.0 × 10.0	= 2.0	m <sup>2</sup>
基礎碎石	t=15cm	A= 2.400 × 10.0	= 24.0	m <sup>2</sup>
伸縮目地材	t=10mm	A= 1.350 × 0.200	= 0.3	m <sup>2</sup>



工種 (レベル2)	排水構造物工	種別 (レベル3)	導水路U型側溝工
--------------	--------	--------------	----------

1. 導水路U型側溝 (1200×1400)

平面図より

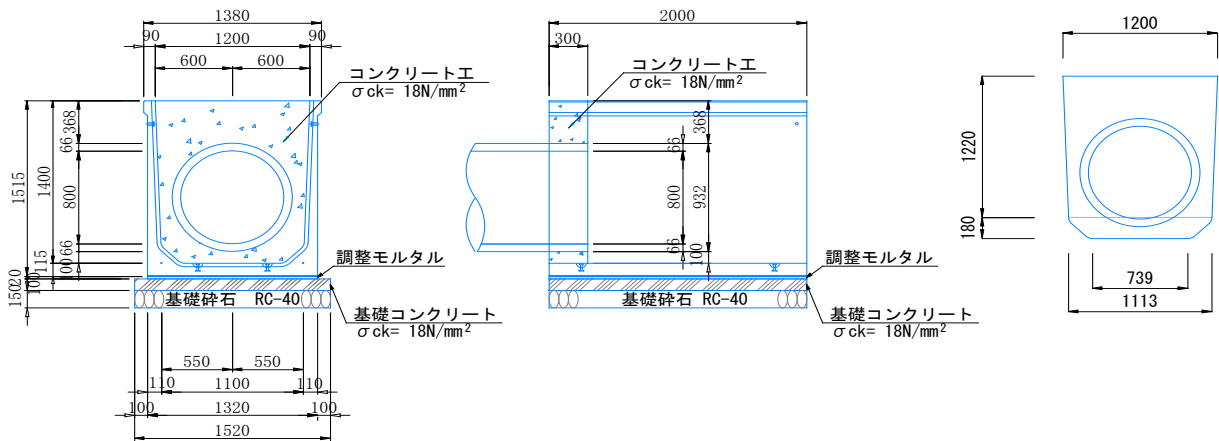
$L = 30.260 = 30.3 \text{ m}$

2. 側壁コンクリート

$N = 1.0 = 1.0 \text{ 式}$

コンクリート  $V = (1.200 + 1.113) \div 2 \times 1.220 \times 0.300$   
 $+ (1.113 + 0.739) \div 2 \times 0.180 \times 0.300$   
 $- \pi/4 \times 0.932 \times 0.932 \times 0.300 = 0.3 \text{ m}^3$

型枠  $A = (1.200 + 1.113) \div 2 \times 1.220 \times 2.0$   
 $+ (1.113 + 0.739) \div 2 \times 0.180 \times 2.0$   
 $- \pi/4 \times 0.932 \times 0.932 \times 2.0 = 1.8 \text{ m}^2$



3. 土留コンクリート

平面図より

土留コンクリート  $N = 1.0 = 1.0 \text{ 箇所}$

工種 (レベル2)	排水構造物工	種別 (レベル3)	鉄筋コンクリート管布設工 (φ800)
--------------	--------	--------------	---------------------

1. 鉄筋コンクリート管布設 (φ800)

平面図より

$$L = 23.589 = 23.6 \text{ m}$$

2. 鉄筋コンクリート管材料

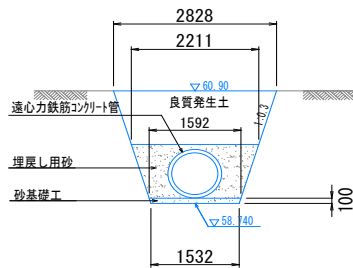
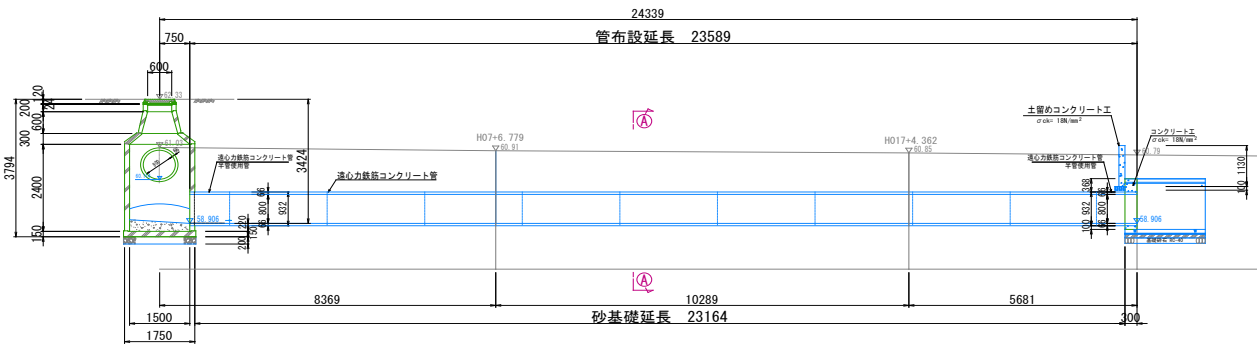
遠心力鉄筋コンクリート管 φ800      2.430m/本 (標準品)      ※接続部は半管を使用

(上下流接続部)

$$N = (23.589 - 1.200 \times 2.0) \div 2.430 + 1 = 10.0 \text{ 本}$$

3. 砂基礎

$$V = (1.592 + 1.532) \div 2 \times 0.100 \times 23.164 = 3.6 \text{ m}^3$$



工種 (レベル2)	排水構造物工	種別 (レベル3)	鉄筋コンクリート管布設土工
--------------	--------	--------------	---------------

1. 床掘

$$V = (2.828 + 1.532) \div 2 \times 2.160 \times 23.289 = 109.7 \text{ m}^3$$

2. 埋戻し (発生土)

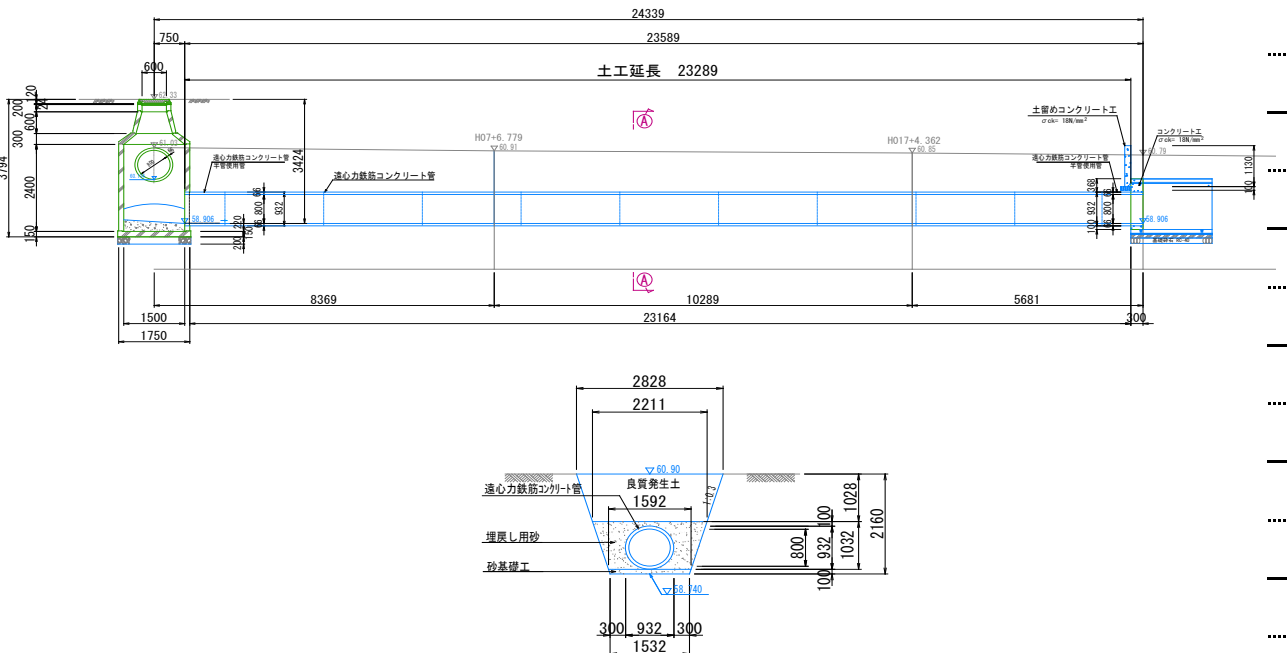
$$V = (2.828 + 2.211) \div 2 \times 1.028 \times 23.289 = 60.3 \text{ m}^3$$

3. 埋戻し (再生砂)

$$V = (2.211 + 1.592) \div 2 \times 1.032 \times 23.289 - \pi/4 \times 0.932 \times 0.932 \times 23.289 = 29.8 \text{ m}^3$$

4. 残土運搬整地 (智光山公園へ運搬) ※整地はほぐし土換算 (変化率1.25)

$$V = 109.70 - (60.30 \div 0.9) = 42.7 \text{ m}^3$$



工種 (レベル2)	排水構造物工	種別 (レベル3)	U型側溝工 (400×400)
--------------	--------	--------------	-----------------

1. U型側溝 (400×400)

平面図より

$$L = 4.212 = 4.2 \text{ m}$$

工種 (レベル2)	排水構造物工	種別 (レベル3)	オリフィス施設工
--------------	--------	--------------	----------

1. オリフィス版

$$N = 1.0 = 1.0 \text{ 式}$$

ステンレス鋼板 (SUS304)  $t=5\text{mm} : 79.3 (\text{kg}/2\text{m}^2) \div 2.0 = 39.65 (\text{kg}/\text{m}^2)$   
 $t=8\text{mm} : 127.0 (\text{kg}/2\text{m}^2) \div 2.0 = 63.50 (\text{kg}/\text{m}^2)$

$$W(5\text{mm}) = 0.280 \times 0.400 \times 1.0 \times 39.65$$

$$+ 0.100 \times 0.350 \times 2.0 \times 39.65 = 7.2 \text{ kg}$$

$$W(8\text{mm}) = 0.050 \times 0.350 \times 2.000 \times 63.50 = 2.2 \text{ kg}$$

$$\text{合計} = 9.4 \text{ kg}$$

コンクリートアンカー (M6 芯棒打ち込み式)

$$N = 4.0 = 4.0 \text{ 本}$$

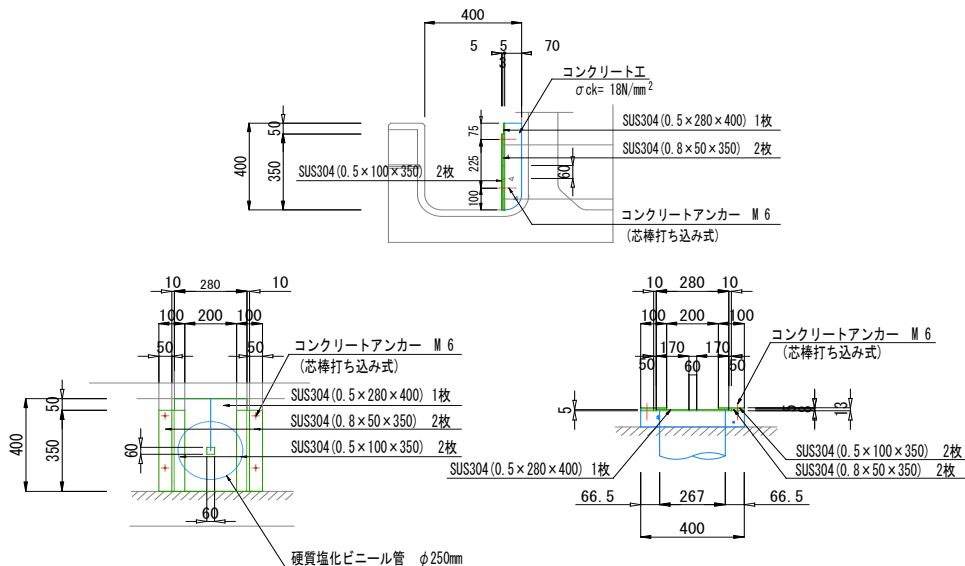
コンクリート

$$V = 0.400 \times 0.400 \times 0.070$$

$$- \pi/4 \times 0.267 \times 0.267 \times 0.070 = 0.007 \text{ m}^3$$

型枠

$$A = 0.070 \times 0.400 \times 2.0 = 0.06 \text{ m}^2$$

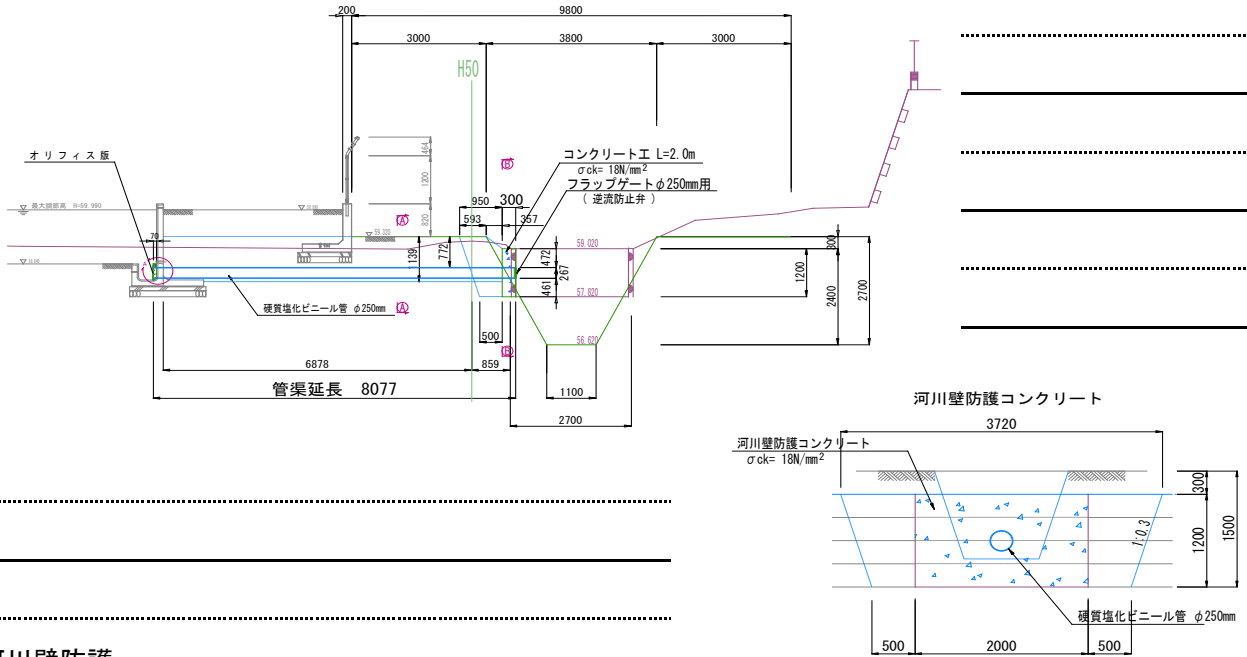


工種 (レベル2)	排水構造物工	種別 (レベル3)	オリフィス施設工
--------------	--------	--------------	----------

2. 硬質塩化ビニル管布設 (VU250)

$L = 8.077$

$= 8.1 \text{ m}$



3. 河川壁防護

$N = 1.0$

$= 1.0 \text{ 式}$

コンクリート

$V = 2.000 \times 1.200 \times 0.300$

$- \pi/4 \times 0.267 \times 0.267 \times 0.300 = 0.7 \text{ m}^3$

型枠

$A = 2.000 \times 1.200 \times 2.0$

$+ 0.300 \times 1.200 \times 2.0$

$- \pi/4 \times 0.267 \times 0.267 \times 2.0 = 5.4 \text{ m}^2$

4. フラップゲート (硬質塩化ビニル管 φ250mm用)

$N = 1.0$

$= 1.0 \text{ 個}$



工種 (レベル2)	排水構造物工	種別 (レベル3)	オリフィス施設土工
--------------	--------	--------------	-----------

1. 床掘

$$V = (1.550 + 0.867) \div 2 \times 1.139 \times 6.878 = 9.5 \text{ m}^3$$

2. 埋戻し (発生土)

$$V = (1.550 + 1.147) \div 2 \times 0.672 \times 6.878 = 6.2 \text{ m}^3$$

3. 埋戻し (再生砂)

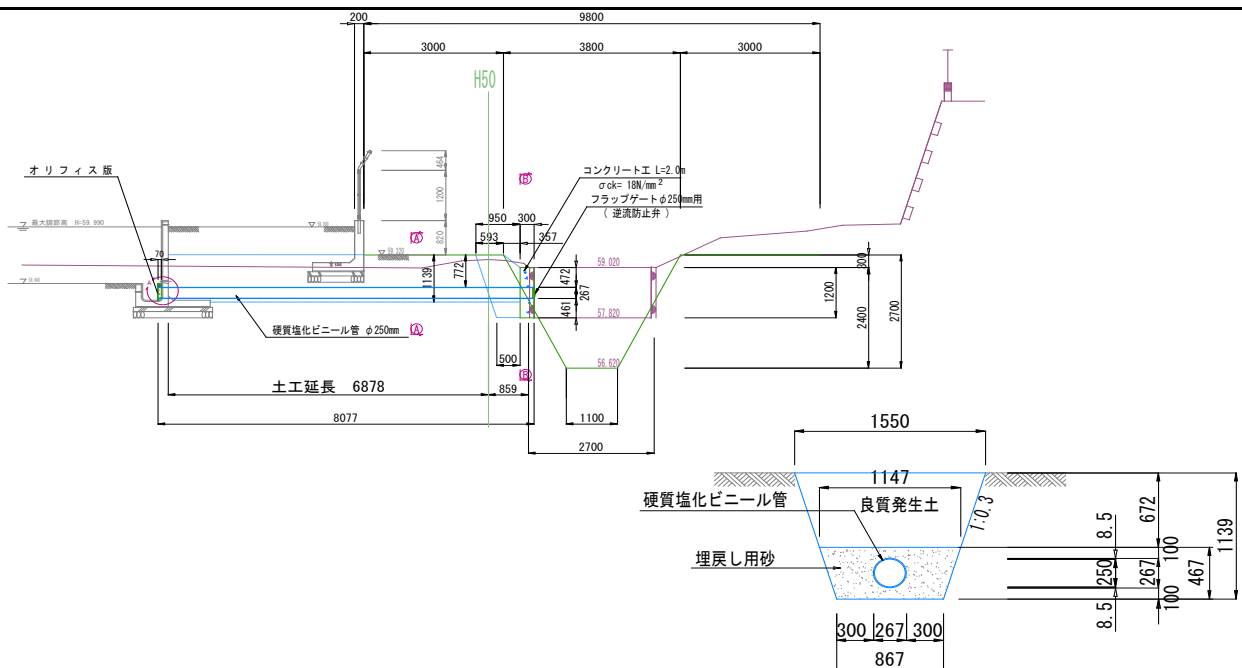
$$V = (1.147 + 0.867) \div 2 \times 0.467 \times 6.878 - \pi/4 \times 0.267 \times 0.267 \times 6.878 = 2.9 \text{ m}^3$$

4. 残土運搬整地

(智光山公園へ運搬)

※整地はほぐし土換算 (変化率1.25)

$$V = 9.50 - (6.20 \div 0.9) = 2.6 \text{ m}^3$$



数量調書

工種 (レベル2)	排水構造物工	種別 (レベル3)	U型側溝工 (300×300)
--------------	--------	--------------	-----------------

1. U型側溝 (300×300)

平面図より

$$L = 35.788 + 18.634 + 2.383 = 56.8 \text{ m}$$

工種 (レベル2) 排水構造物工		種別 (レベル3) U型側溝 (300×300) 土工	
------------------------	--	-----------------------------------	--

1. 床掘

$$V = 1.100 \times 0.575 \times 56.8 + 0.520 \times 0.150 \times 56.8 = 40.4 \text{ m}^3$$

2. 埋戻し

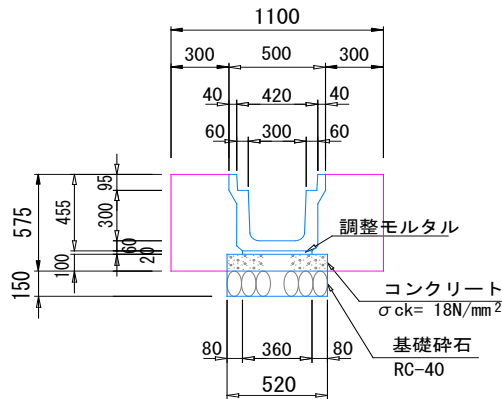
$$V = 0.300 \times 0.575 \times 56.8 \times 2.0 = 19.6 \text{ m}^3$$

3. 残土運搬整地

(智光山公園へ運搬)

※整地はほぐし土換算 (変化率1.25)

$$V = 40.40 - (19.60 \div 0.9) = 18.6 \text{ m}^3$$



土工延長 L=56.8m

工種 (レベル2)	排水構造物工	種別 (レベル3)	集水柵排水設備 (300×300)
--------------	--------	--------------	-------------------

1. 集水柵 (300×300, t=150, H=750)

平面図より

N= 1.0

= 1.0 箇所

2. 硬質塩化ビニル管布設 (VU200)

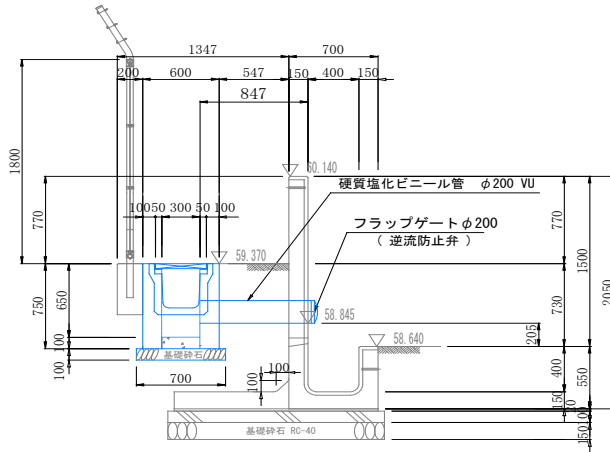
L= 0.847

= 0.85 m

3. フラップゲート (硬質塩化ビニル管 φ200mm用)

N= 1.0

= 1.0 個















数 量 調 書

工 種 (レベル2)	床版工	種 別 (レベル3)	床版工
---------------	-----	---------------	-----

1. インターロッキング

舗装及び床版工平面図より

$$L = 7.45 + 7.45 + 23.80 + 11.45 + 11.00 = 61.15 \text{ m}$$

$$A = 0.20 \times 61.15 = 12.2 \text{ m}^2$$

2. 床版

舗装及び床版工平面図より

(インターロッキング)

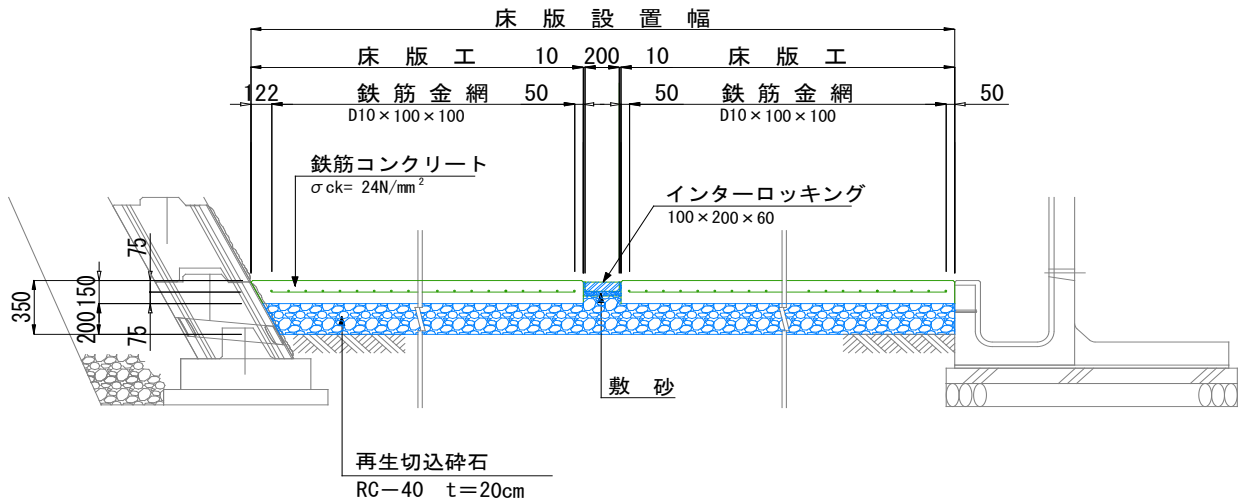
$$A = 17.57 + 813.48 - 12.2 = 818.9 \text{ m}^2$$



# 単 位 数 量 計 算 書

床版

100.0m<sup>2</sup>当り



名 称	形状寸法	算 式	数 量	単 位																																									
コンクリート	σck=24N/mm <sup>2</sup>	V= 0.150 × 100.0	= 15.0	m <sup>3</sup>																																									
鉄筋金網	D10×100×100	W= 11.200 × 100.0	= 1,120.0	kg																																									
基礎碎石	t=20cm	A= 100.0	= 100.0	m <sup>2</sup>																																									
■ 異形鉄筋・溶接金網 (受注品)																																													
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <thead> <tr> <th style="width: 15%;">鉄径 (m/m)</th> <th style="width: 15%;">網目 (m/m)</th> <th style="width: 15%;">寸法 (m)</th> <th style="width: 15%;">重量 (m<sup>2</sup>/kg)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td rowspan="2">D6.0</td> <td>100×100</td> <td rowspan="10" style="text-align: center; vertical-align: middle;">幅2.3m～長さ6.0m</td> <td>5.05</td> </tr> <tr> <td>150×150</td> <td>3.42</td> </tr> <tr> <td rowspan="3">D10</td> <td style="border: 2px solid red;">100×100</td> <td style="border: 2px solid red;">11.20</td> </tr> <tr> <td>150×150</td> <td>7.70</td> </tr> <tr> <td>200×200</td> <td>5.60</td> </tr> <tr> <td rowspan="3">D13</td> <td>250×250</td> <td>4.48</td> </tr> <tr> <td>100×100</td> <td>19.90</td> </tr> <tr> <td>150×150</td> <td>13.68</td> </tr> <tr> <td rowspan="4">D16</td> <td>200×200</td> <td>9.95</td> </tr> <tr> <td>250×250</td> <td>7.96</td> </tr> <tr> <td>100×100</td> <td>30.03</td> </tr> <tr> <td>150×150</td> <td>20.28</td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td></td> <td>14.43</td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td></td> <td>11.31</td> </tr> </tbody> </table>					鉄径 (m/m)	網目 (m/m)	寸法 (m)	重量 (m <sup>2</sup> /kg)	D6.0	100×100	幅2.3m～長さ6.0m	5.05	150×150	3.42	D10	100×100	11.20	150×150	7.70	200×200	5.60	D13	250×250	4.48	100×100	19.90	150×150	13.68	D16	200×200	9.95	250×250	7.96	100×100	30.03	150×150	20.28				14.43				11.31
鉄径 (m/m)	網目 (m/m)	寸法 (m)	重量 (m <sup>2</sup> /kg)																																										
D6.0	100×100	幅2.3m～長さ6.0m	5.05																																										
	150×150		3.42																																										
D10	100×100		11.20																																										
	150×150		7.70																																										
	200×200		5.60																																										
D13	250×250		4.48																																										
	100×100		19.90																																										
	150×150		13.68																																										
D16	200×200		9.95																																										
	250×250		7.96																																										
	100×100	30.03																																											
	150×150	20.28																																											
			14.43																																										
			11.31																																										

工種 (レベル2)	管理用道路舗装工	種別 (レベル3)	舗装工
--------------	----------	--------------	-----

1. 路盤 (再生切込碎石 t=10cm)

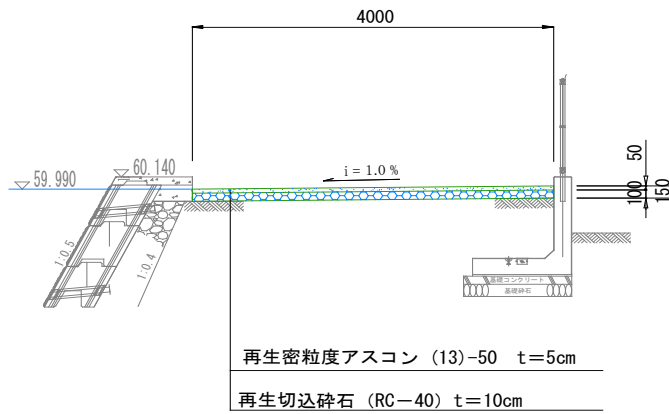
舗装及び床版工平面図より (斜路部) (管理通路部)

$$A = 67.44 + 118.48 = 185.9 \text{ m}^2$$

2. 表層 (再生密粒度As t=5cm)

舗装及び床版工平面図より (斜路部) (管理通路部)

$$A = 67.44 + 118.48 = 185.9 \text{ m}^2$$



# 数量調書

工種 (レベル2) 防護柵工	種別 (レベル3) フェンス工
----------------------	-----------------------

1. フェンス (H=1.80m)
舗装及び床版工平面図より
$L = 9.384 + 35.485 + 21.362 + 18.349 = 84.6 \text{ m}$
2. フェンス (H=1.20m)
舗装及び床版工平面図より
$L = 7.869 + 30.000 = 37.9 \text{ m}$







# 数 量 調 書

工 種 (レベル2)	仮設工	種 別 (レベル3)	工事用道路工
---------------	-----	---------------	--------

1. 敷鉄板 (22×1524×3048)			
仮設図より			
敷鉄板設置面積	A=	383.7 + 62.3	= 446.0 m <sup>2</sup>
敷鉄板枚数	N=	446.0 ÷ (1.524 × 3.048)	= 96.0 枚
【共通仮設費 運搬費】 (802kg/枚)			
敷鉄板重量	W=	96.0 × 802	= 76992.0 kg
			= 77.0 t
2. 借地 【共通仮設費 役務費】			
仮設図より			
借地面積	A=	613.2 + 89.0	= 702.2 m <sup>2</sup>
借地料	借地期間	27 か月	
	借地単価	159 円/m <sup>2</sup> /月	
		27 × 159 = 4293 円/m <sup>2</sup>	





## 掘削（河川用調節池）

## 計 算 書

1/1

測 点 番 号	距 離	横断面積 法——長	平 均 横断面積 法——長	立 方 米 平 方 米	備 考
H0 -0.998		8.2			
	3.754		8.20	30.8	
H0 +2.756		8.2			
	4.102		4.10	16.8	
H0 +6.858		0.0			
	3.142		31.65	99.4	
H1		63.3			
	10.000		67.20	672.0	
H2		71.1			
	10.000		78.10	781.0	
H3		85.1			
	10.000		91.25	912.5	
H4		97.4			
	10.000		106.35	1063.5	
H5		115.3			
	10.000		122.10	1221.0	
H6		128.9			
	10.000		96.85	968.5	
H7		64.8			
	3.719		32.40	120.5	
H7 +3.719		0.0			
小 計	74.717			5886.0	
合 計	74.717			5886.0	

測 点 番 号	距 離	横断面積 法——長	平 均 横断面積 法——長	立 方 米 平 方 米	備 考
H0 -0.998		10.4			
	3.754		10.40	39.0	
H0 +2.756		10.4			
	4.102		5.20	21.3	
H0 +6.858		0.0			
	3.142		1.60	5.0	
H1		3.2			
	10.000		2.85	28.5	
H2		2.5			
	10.000		2.15	21.5	
H3		1.8			
	10.000		1.35	13.5	
H4		0.9			
	10.000		0.45	4.5	
H5		0.0			
	10.000		0.00	0.0	
H6		0.0			
	10.000		0.10	1.0	
H7		0.2			
	3.719		0.10	0.4	
H7 +3.719		0.0			
小 計	74.717			134.7	
合 計	74.717			134.7	

測 点 番 号	距 離	横断面積 法——長	平 均 横断面積 法——長	立 方 米 平 方 米	備 考
H0 -0.998		0.0			
	3.754		0.00	0.0	
H0 +2.756		0.0			
	4.102		0.00	0.0	
H0 +6.858		0.0			
	3.142		0.65	2.0	
H1		1.3			
	10.000		1.30	13.0	
H2		1.3			
	10.000		1.30	13.0	
H3		1.3			
	10.000		2.05	20.5	
H4		2.8			
	10.000		2.70	27.0	
H5		2.6			
	10.000		3.30	33.0	
H6		4.0			
	10.000		5.45	54.5	
H7		6.9			
	3.719		3.45	12.8	
H7 +3.719		0.0			
小 計	74.717			175.8	
合 計	74.717			175.8	

測 点 番 号	距 離	横断面積 法——長	平 均 横断面積 法——長	立 方 米 平 方 米	備 考
H0 -0.998		0.0			
	3.754		0.00	0.0	
H0 +2.756		0.0			
	4.102		0.00	0.0	
H0 +6.858		0.0			
	3.142		0.35	1.1	
H1		0.7			
	10.000		0.70	7.0	
H2		0.7			
	10.000		0.70	7.0	
H3		0.7			
	10.000		1.05	10.5	
H4		1.4			
	10.000		1.35	13.5	
H5		1.3			
	10.000		1.10	11.0	
H6		0.9			
	10.000		1.70	17.0	
H7		2.5			
	3.719		1.25	4.6	
H7 +3.719		0.0			
小 計	74.717			71.7	
合 計	74.717			71.7	

工 種 (レベル2)	ブロック積工	種 別 (レベル3)	コンクリートブロック工
---------------	--------	---------------	-------------

1. 大型ブロック積			
計算書より			
タイプ1	H=3.60m	A= 188.38	= 188.4 m <sup>2</sup>
計算書より			
タイプ1	H=2.10m	A= 135.02	= 135.0 m <sup>2</sup>
計算書より			
タイプ2	H=3.10m	A= 100.50	= 100.5 m <sup>2</sup>
2. 基礎コンクリート			
計算書より			
		L= 134.93	= 134.9 m
3. 天端コンクリート			
計算書より			
タイプ1		L= 112.09	= 112.1 m
計算書より			
タイプ2		L= 29.97	= 30.0 m
4. 側部止めコンクリート			
計算書より			
タイプ1		N= 3.0	= 3.0 箇所
計算書より			
タイプ2		N= 1.0	= 1.0 箇所
計算書より			
排水ポンプ脇		N= 1.0	= 1.0 箇所
5. ブロック調整コンクリート			
計算書より			
		N= 1.0	= 1.0 箇所





種 別	計 算 式	数 量	
(1)大型ブロック積	(a) A1～A5の平均段数 段数 $A1 = 2 \times 5.500 = 11.000 \text{ m}$ $A2 = 3 \times 5.500 = 16.500 \text{ m}$ $A3 = 4 \times 5.500 = 22.000 \text{ m}$ $A4 = 5 \times 5.500 = 27.500 \text{ m}$ $A5 = 6 \times 5.500 = 33.000 \text{ m}$ <hr/> 合計 27.500 110.000		
	$\text{平均段差} = 110.000 \div 27.500 = 4 \text{ 段}$		
	(b) A10の平均段数 $A10 = (7 + 1) \div 2 = 4 \text{ 段}$		
	タイプ1 H=3.60m	タイプ1 H=3.60m (ブロック7段) $A6 = (35.556 + 34.915) \div 2 = 35.236$ $A7 = (2.124 + 0.844) \div 2 = 1.484$ $A8 = (2.475 + 1.836) \div 2 = 2.156$ $A9 = (4.120 + 1.835) \div 2 = 2.978$ $A12 = 6.289$ <hr/> 合計 = 48.143 m  $\text{法面積} = 3.500 \times 1.118 \times 48.143 = 188.38 \text{ m}^2$	= 188.38 m2
	タイプ1 H=2.10m	タイプ1 H=2.10m (ブロック4段) $A1 \sim A5 = 27.500 = 27.500$ $A10 = (34.028 + 31.742) \div 2 = 32.885$ <hr/> = 60.385 m  $\text{法面積} = 2.000 \times 1.118 \times 60.385 = 135.02 \text{ m}^2$	= 135.02 m2
	タイプ2 H=3.10m	タイプ2 H=3.10m (ブロック6段) $A11 = 29.965 = 29.965 \text{ m}$  $\text{法面積} = 3.000 \times 1.118 \times 29.965 = 100.50 \text{ m}^2$	= 100.50 m2
		大型ブロック延長合計 $\text{タイプ1} = 48.143 + 60.385 = 108.528 \text{ m}$ $\text{タイプ2} = 29.965 = 29.965 \text{ m}$ <hr/> 合計 = 138.493 m  $\text{法面積合計} = 188.38 + 135.02 + 100.50 = 423.90 \text{ m}^2$	
	(2)基礎コンクリート	$L = 5.500 + 5.500 + 5.500 + 5.500 + 5.500$ $+ 34.915 + 0.844 + 1.836 + 1.835 + 31.742$ $+ 29.965 + 6.289$	= 134.93 m

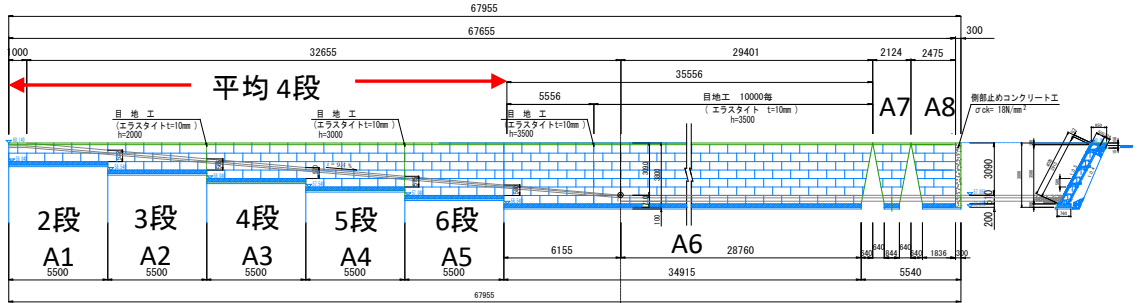
種 別	計 算 式	数 量
(3)天端コンクリート		
タイプ1	L = 67.655 + 38.148 + 6.289	= 112.09 m
タイプ2	L = 29.965	= 29.97 m
(4)側部止めコンクリート		
タイプ1	平面図より N = 3.0	= 3.0 箇所
タイプ2	平面図より N = 1.0	= 1.0 箇所
排水ポンプ脇	平面図より N = 1.0	= 1.0 箇所
(5)ブロック調整コンクリート	平面図より N = 1.0	= 1.0 箇所
(6)目地材(材料費)	設置高さ	
	$H = 2.000 + 3.000 + 3.500 + 3.500$ $+ 3.500 + 2.680 + 1.770 + 3.000$ $+ 3.000 = 25.950 \text{ m}$	
	設置面積 (材料ロス率0.22) $A = 25.950 \times 0.559 \times 1.22 = 17.697 \text{ m}^2$	= 17.70 m <sup>2</sup>

種 別

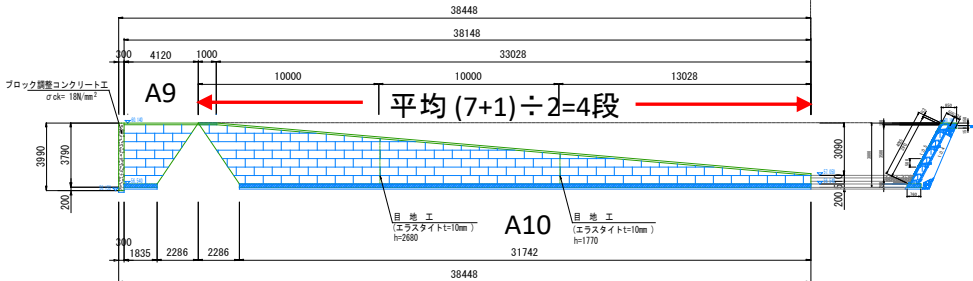
計 算 式

数 量

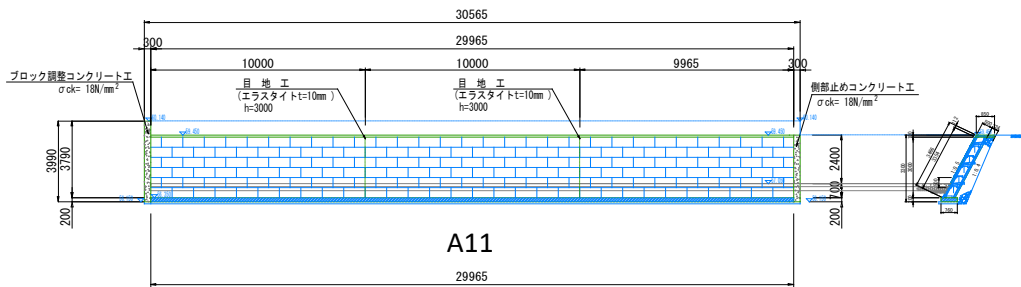
タイプ 1



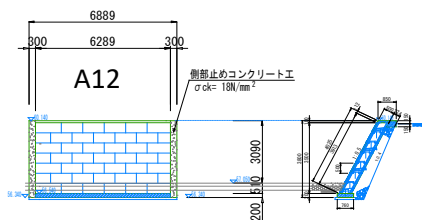
タイプ 1



タイプ 2



タイプ 1































工種 (レベル2)	越流堤工	種別 (レベル3)	L型擁壁 (H=2.80m)
--------------	------	--------------	----------------

1. プレキャストL型擁壁材料

$N = 1.0 = 1.0$  式

詳細断面図⑤より

(中央値H2800)  
L型擁壁  $(N = 2.0 \text{ (} 2800/2154 \times 1200/800 \text{)}) = 2.0$  個

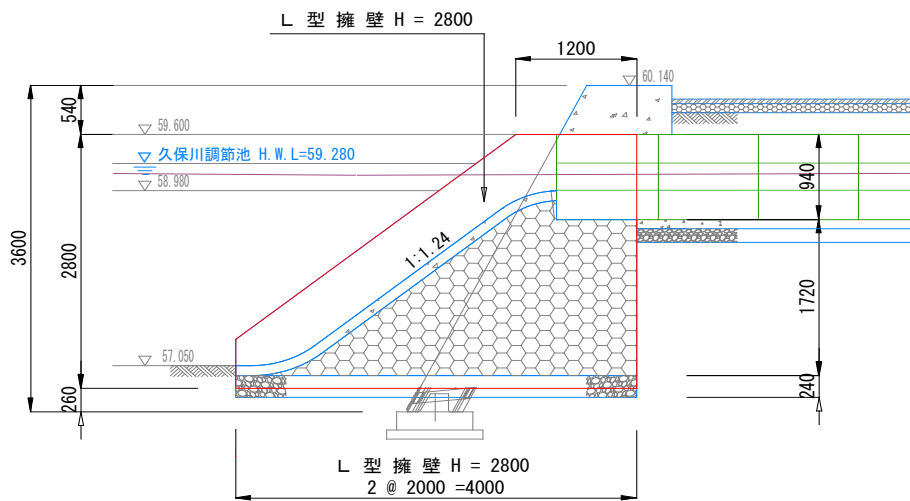
(中央値H1347)  
L型擁壁  $(N = 2.0 \text{ (} 2154/540 \times 2000 \text{)}) = 2.0$  個

2. プレキャストL型擁壁 (H=2.80m)

$N = 1.0 = 1.0$  式

(1.0m < H ≤ 2.0m)  
L型擁壁  $L = 2.00 \times 2.0 = 4.0$  m

(2.0m < H ≤ 3.5m)  
L型擁壁  $L = 2.00 \times 2.0 = 4.0$  m



工種 (レベル2)	越流堤工	種別 (レベル3)	越流堤天端コンクリート
--------------	------	--------------	-------------

1. 越流堤天端コンクリート (σ<sub>ck</sub>=18N/mm<sup>2</sup>)

N = 1.0

= 1.0 式

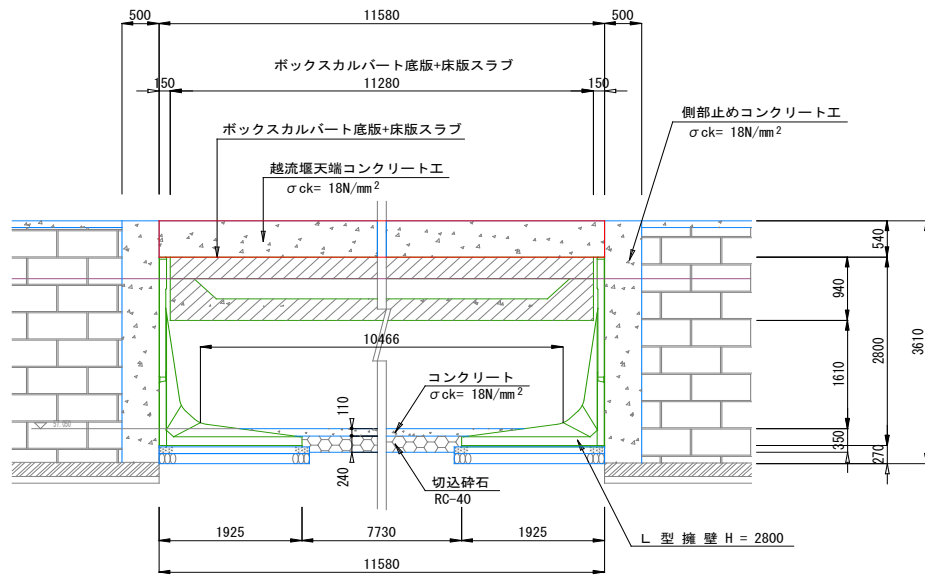
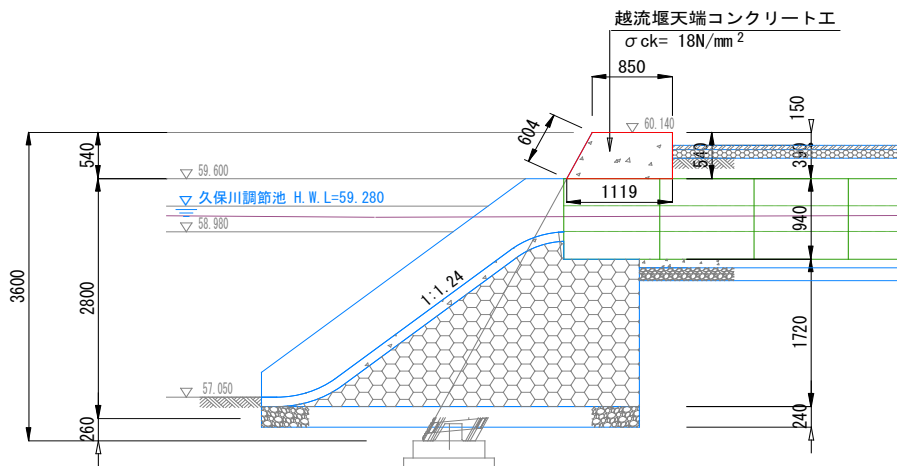
コンクリート V = (0.850 + 1.119) ÷ 2 × 0.540 × 11.580 = 6.2 m<sup>3</sup>

斜率

型枠 斜長 0.540 × 1.118 = 0.604 m

A = (0.604 + 0.540) × 11.580

= 13.2 m<sup>2</sup>



工種 (レベル2)	越流堤工	種別 (レベル3)	越流堤斜路部
--------------	------	--------------	--------

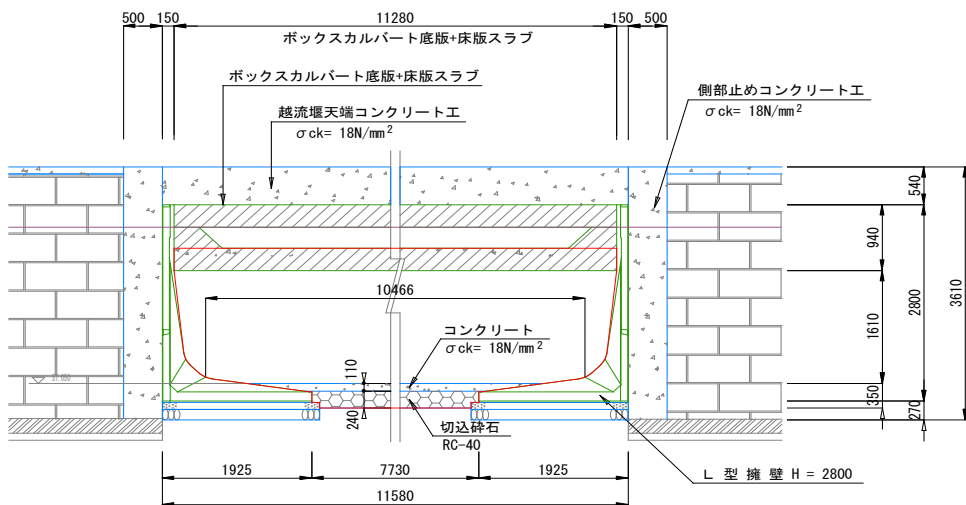
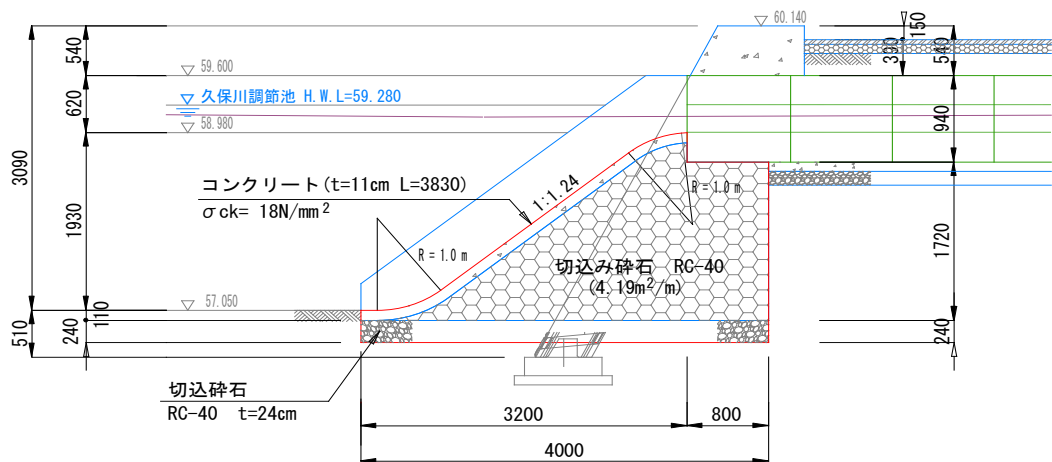
1. 越流堤斜路部

$N = 1.0 = 1.0$  式

( $\sigma_{ck} = 18\text{N/mm}^2$ )  
 コンクリート  $V = 3.830 \times 0.110 \times 11.280 = 4.8 \text{ m}^3$

(RC-40)  
 斜路部中詰碎石  $V = 4.190 \times (11.280 + 10.466) \div 2 = 45.6 \text{ m}^3$

(RC-40 t=24cm)  
 基礎碎石  $A = 4.000 \times 7.730 = 30.9 \text{ m}^2$



工種 (レベル2)	越流堤工	種別 (レベル3)	ボックスカルバート
--------------	------	--------------	-----------

.....

1. ボックスカルバート (B) 5000 × (H) 300 × (L) 1000

$$N = 9.0 \times 2.0 = 18.0 \text{ 組}$$

設置延長  $L = 18.0 \times 1.000 = 18.0 \text{ m}$

.....

基礎延長  $L = 7.900 \times 2.0 = 15.8 \text{ m}$

.....

2. 河川壁防護

.....

$$N = 1.0 = 1.0 \text{ 式}$$

.....

コンクリート  $V = 0.300 \times 0.580 \times 11.280$

( $\sigma_{ck} = 18\text{N/mm}^2$ )  $+ 0.300 \times 1.200 \times 0.500 \times 2.0 = 2.3 \text{ m}^3$

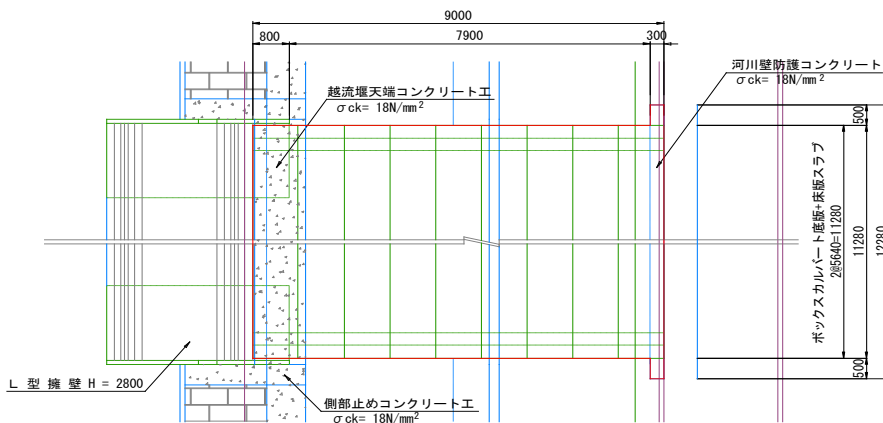
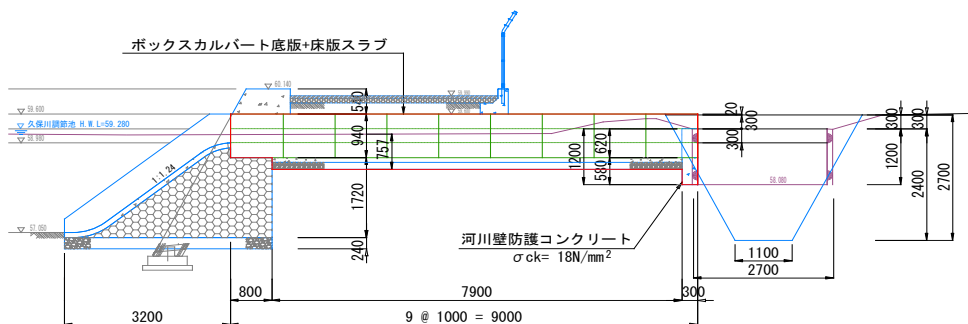
.....

型枠  $A = 0.580 \times 11.280 \times 2.0$

$$+ 1.200 \times 0.500 \times 2.0 \times 2.0$$

$$+ 0.300 \times 1.200 \times 2.0 = 16.2 \text{ m}^2$$

.....



.....

.....

.....

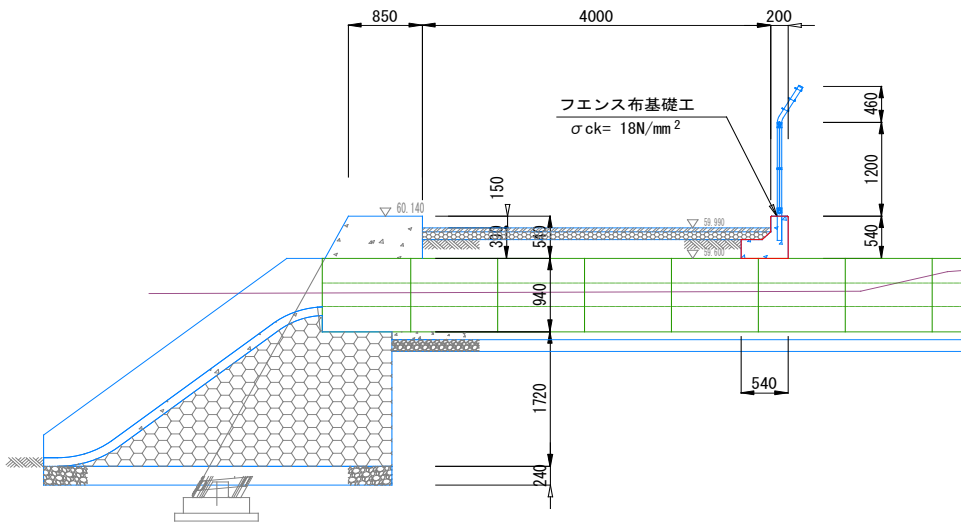
工種 (レベル2) 越流堤工		種別 (レベル3) フェンス布基礎	
----------------------	--	-------------------------	--

1. フェンス布基礎

平面図より

$L = 11.580$

$= 11.6 \text{ m}$











工 種 (レベル2)	排水ポンプ施設工	種 別 (レベル3)	角形マンホール (2100×2100)
---------------	----------	---------------	---------------------

1. 角形マンホール (2100×2100)                      マンホール深 4.880m			
詳細断面図④より			
N= 1.0		= 1.0 箇所	
角形マンホール設置歩掛 (マンホール深4~7m)                      1箇所当り			
土木一般世話役		0.90 人	
特殊作業員		0.90 人	
普通作業員		3.68 人	
ラフテレーンクレーン賃料 35t吊		0.90 日	
2. 角形マンホール材料費			
N= 1.0		= 1.0 式	
底版付管取付壁	2100×2100×1200	= 1.0	個
直壁	2100×2100×1500	= 2.0	個
直壁	2100×2100×900	= 1.0	個
排水口用開口加工	φ200	= 1.0	箇所
グレーチング用開口	1000×2000	= 1.0	箇所
グレーチング	995×1000×38	= 2.0	枚
ガラスファイバーデッキ □2100×2100用 600×600用点検口1箇所			
398×2200×60		= 2.0	枚
398×2200×60	点検口加工付	= 1.0	枚
498×2200×60		= 1.0	枚
498×2200×60	点検口加工付	= 1.0	枚
4面受枠	L71×60×5	= 1.0	組

工種 (レベル2)	排水ポンプ施設工	種別 (レベル3)	角形マンホール (2100×2100)
--------------	----------	--------------	---------------------

3. 底部工

$N = 1.0$

$= 1.0 \text{ 式}$

( $\sigma_{ck} = 18\text{N/mm}^2$ )

底部調整コンクリート  $V = 2.100 \times 2.100 \times 0.220 = 1.0 \text{ m}^3$

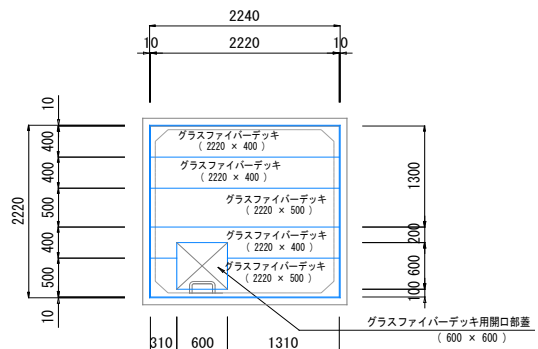
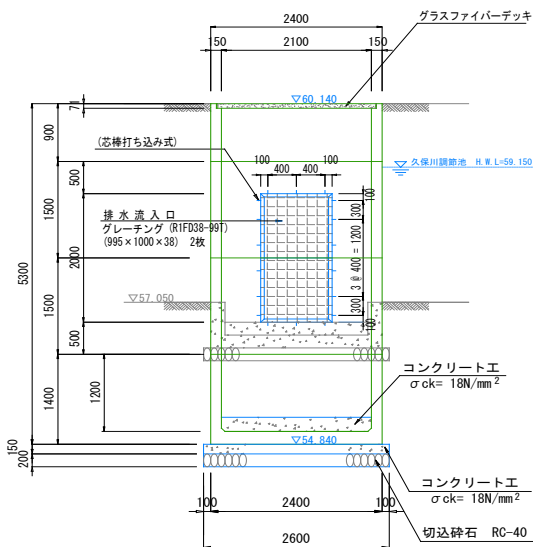
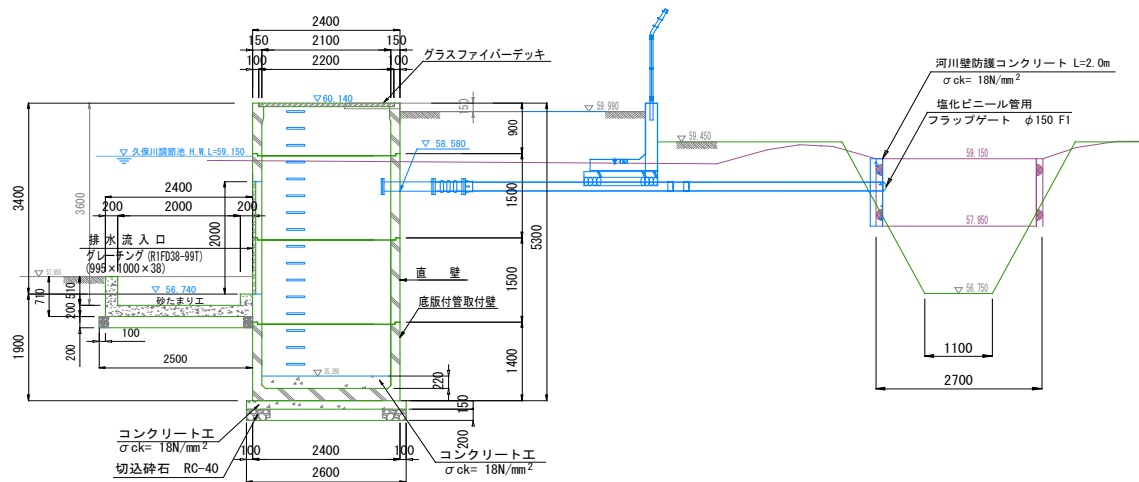
( $\sigma_{ck} = 18\text{N/mm}^2$ )

基礎コンクリート  $V = 2.600 \times 2.600 \times 0.150 = 1.0 \text{ m}^3$

基礎型枠  $A = 2.600 \times 0.150 \times 4.0 = 1.6 \text{ m}^2$

(RC-40  $t=20\text{cm}$ )

基礎砕石  $A = 2.600 \times 2.600 = 6.8 \text{ m}^2$



工種 (レベル2)	排水ポンプ施設工	種別 (レベル3)	砂たまり工
--------------	----------	--------------	-------

1. 砂たまり工

$$N = 1.0 = 1.0 \text{ 式}$$

( $\sigma_{ck} = 18 \text{ N/mm}^2$ )  
コンクリート

$$V = 2.400 \times 2.400 \times 0.710$$

$$- 2.000 \times 2.000 \times 0.510$$

$$- 2.000 \times 0.200 \times 0.310 = 1.9 \text{ m}^3$$

型枠

$$A = 2.400 \times 0.710 \times 3.0$$

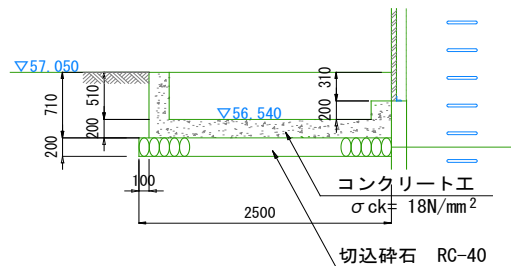
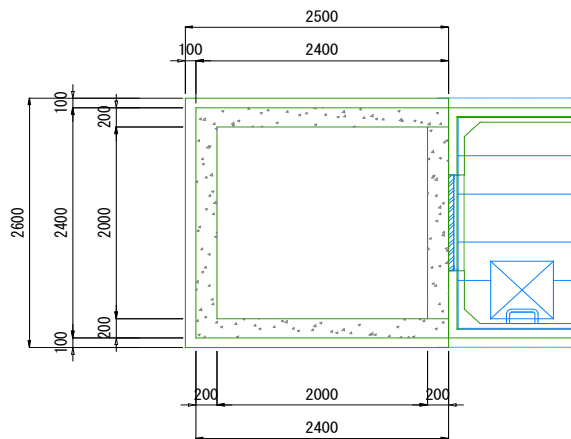
$$+ 2.000 \times 0.510 \times 3.0$$

$$+ 2.000 \times 0.200 \times 1.0$$

$$+ 0.200 \times 0.310 \times 2.0 = 8.7 \text{ m}^2$$

(RC-40 t=20cm)  
基礎砕石

$$A = 2.600 \times 2.500 = 6.5 \text{ m}^2$$



工 種 (レベル2)	排水ポンプ施設工	種 別 (レベル3)	流出管工
---------------	----------	---------------	------

1. 管布設材料			
	N= 1.0		= 1.0 式
VP φ 150	L= 3.300		= 3.3 m
(4.0m/本) DCIP φ 150 K形	N= 2.0		= 2.0 本
SUS304 φ 150	L= 0.852		= 0.9 m
異種管接手 (φ 150)	N= 2.0		= 2.0 個
(φ 150 両受) 伸縮可とう管	N= 1.0		= 1.0 個
(T頭ボルト パッキン含) 同軸抜止押輪 φ 150 K形	N= 2.0		= 2.0 個
(塩ビ管 φ 150mm用) フラップゲート	N= 1.0		= 1.0 個

工種 (レベル2)	排水ポンプ施設工	種別 (レベル3)	流出管工
--------------	----------	--------------	------

2. 管布設

N= 1.0 = 1.0 式

硬質塩化ビニル管据付工 呼び径150mm L= 3.300 = 3.3 m

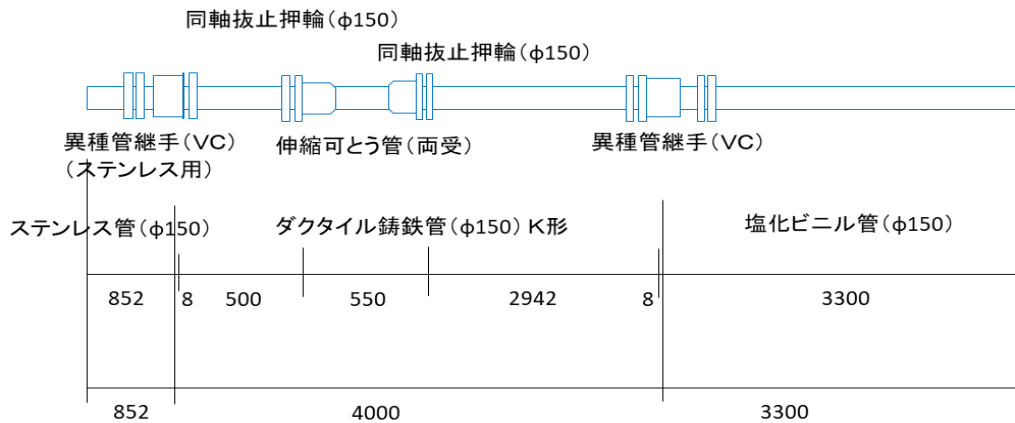
鋳鉄管据付工 呼び径150mm L= 4.000 = 4.0 m

小口径鋼管据付工 呼び径150mm L= 0.852 = 0.9 m

メカニカル接手工 呼び径150mm 特殊 N= 4.0 = 4.0 箇所

メカニカル接手工 呼び径150mm 普通 N= 2.0 = 2.0 箇所

伸縮可とう管設置工 呼び径150mm クレーン付トラック4t積2.9t吊 N= 1.0 = 1.0 箇所



数 量 調 書

工 種 (レベル2)	排水ポンプ施設工	種 別 (レベル3)	流出管工
管布設歩掛			
硬質塩化ビニル管据付工 呼び径150mm 10m当り			
配管工			0.18 人
普通作業員			0.26 人
鑄鉄管据付工 呼び径150mm 10m当り			
配管工			0.25 人
普通作業員			0.91 人
小口径鋼管据付工 呼び径150mm 10m当り			
配管工			0.30 人
普通作業員			0.35 人
メカニカル接手工 呼び径150mm 特殊 1箇所当り			
配管工			0.069 人
普通作業員			0.069 人
諸雑費			1 式 労務費の1%を上限
メカニカル接手工 呼び径150mm 普通 1箇所当り			
配管工			0.06 人
普通作業員			0.06 人
諸雑費			1 式 労務費の1%を上限
伸縮可とう管設置工 呼び径150mm クレーン付トラック4t積2.9t吊 1箇所当り			
配管工			0.19 人
普通作業員			0.21 人
トラック運転費 [クレーン装置付] 4~4.5t積 2.9t吊			0.53 h
諸雑費			1 式 労務費の1%を上限
トラック運転費 [クレーン装置付] 4~4.5t積 2.9t吊 1h当り			
運転手 (特殊)			0.17 人
軽油			5.30 L
トラック [クレーン装置付] 4~4.5t積 2.9t吊			1.00 h

工種 (レベル2)	排水ポンプ施設工	種別 (レベル3)	流出管工
--------------	----------	--------------	------

3. 河川壁防護 (L=2.000m)

$N = 1.0$

$= 1.0$  式

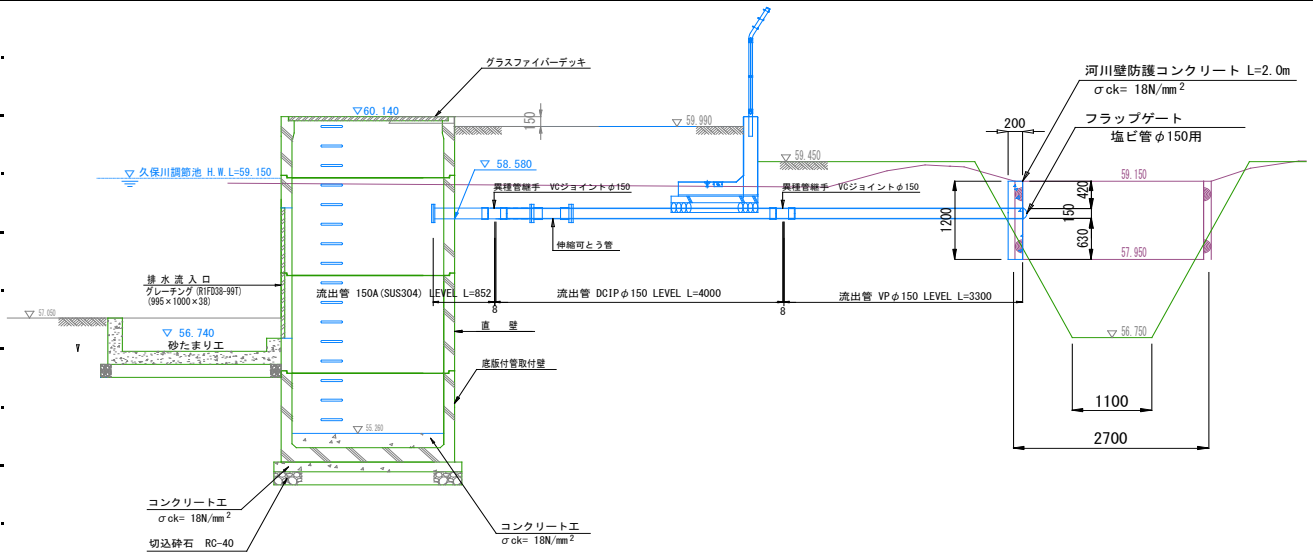
コンクリート  $V = 2.000 \times 1.200 \times 0.200$

( $\sigma_{ck} = 18\text{N/mm}^2$ )  $- \pi/4 \times 0.165 \times 0.165 \times 0.200 = 0.5 \text{ m}^3$

型枠  $A = 2.000 \times 1.200 \times 2.0$

$+ 0.200 \times 1.200 \times 2.0$

$- \pi/4 \times 0.165 \times 0.165 \times 2.0 = 5.2 \text{ m}^2$



工種 (レベル2)	排水ポンプ施設工	種別 (レベル3)	流出管土工
--------------	----------	--------------	-------

1. 床掘

$$V = 0.765 \times 0.600 \times 6.712 = 3.1 \text{ m}^3$$

2. 埋戻し (発生土)

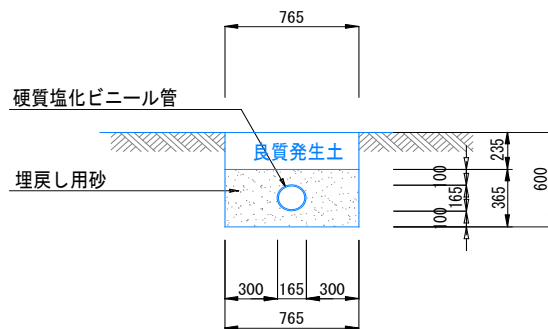
$$V = 0.765 \times 0.235 \times 6.712 = 1.2 \text{ m}^3$$

3. 埋戻し (再生砂)

$$V = 0.765 \times 0.365 \times 6.712 - \pi/4 \times 0.165 \times 0.165 \times 6.712 = 1.7 \text{ m}^3$$

4. 残土運搬処理

$$V = 3.1 - 1.2 \div 0.9 = 1.8 \text{ m}^3$$





工種 (レベル2)	水位観測施設工	種別 (レベル3)	組立マンホール工
--------------	---------	--------------	----------

1. 組立1号マンホール マンホール深 1.865m

詳細断面図④より

N= 1.0 = 1.0 箇所

2. 組立1号マンホール材料費

N= 1.0 = 1.0 式

蓋及び受枠  $\phi 600$  T-14 = 1.0 組

調整リング t=100 = 1.0 個

調整金具 t=25 = 1.0 組

斜壁ブロック H=600 = 1.0 個

直壁ブロック H=1200 = 1.0 個

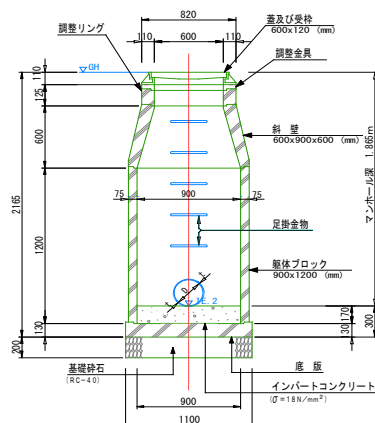
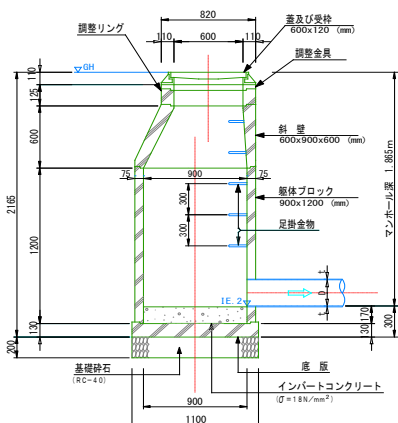
底版ブロック H=130 = 1.0 個

3. 底部工

N= 1.0 = 1.0 式

( $\sigma_{ck}=18N/mm^2$ )  
 インパートコンクリート  $V = \pi/4 \times 0.900 \times 0.900 \times 0.170 = 0.1 \text{ m}^3$

(RC-40 t=20cm)  
 基礎砕石  $A = \pi/4 \times 1.100 \times 1.100 = 1.0 \text{ m}^2$



工種 (レベル2)	水位観測施設工	種別 (レベル3)	流入管工
--------------	---------	--------------	------

1. 硬質塩化ビニル管布設 (VP250)

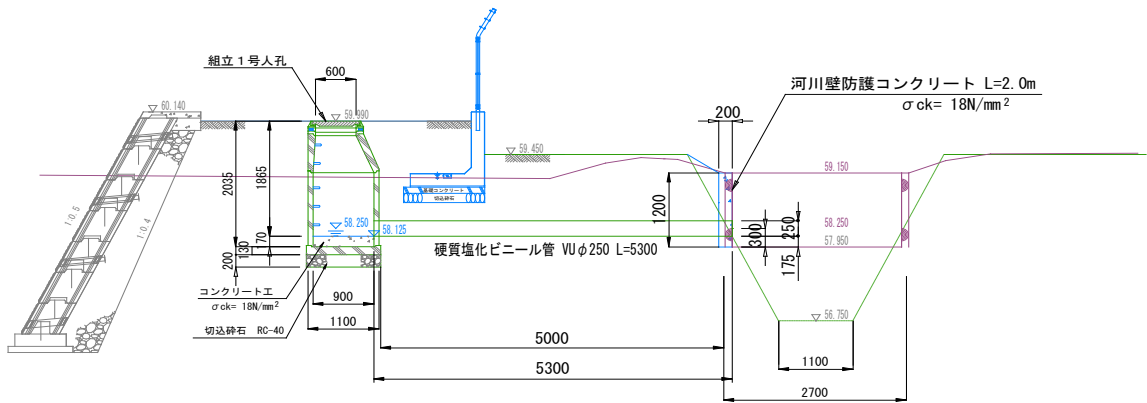
$$L = 5.300 = 5.3 \text{ m}$$

2. 河川壁防護 (L=2.000m)

$$N = 1.0 = 1.0 \text{ 式}$$

$$\begin{aligned} \text{コンクリート} \quad V &= 2.000 \times 1.200 \times 0.200 \\ (\sigma_{ck} &= 18\text{N/mm}^2) \quad - \pi/4 \times 0.267 \times 0.267 \times 0.200 = 0.5 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{型枠} \quad A &= 2.000 \times 1.200 \times 2.0 \\ &+ 0.200 \times 1.200 \times 2.0 \\ &- \pi/4 \times 0.267 \times 0.267 \times 2.0 = 5.2 \text{ m}^2 \end{aligned}$$



工種 (レベル2)	水位観測施設工	種別 (レベル3)	流入管土工
--------------	---------	--------------	-------

1. 床掘

$$V = (1.497 + 0.867) \div 2 \times 1.050 \times 5.000 = 6.2 \text{ m}^3$$

2. 埋戻し (発生土)

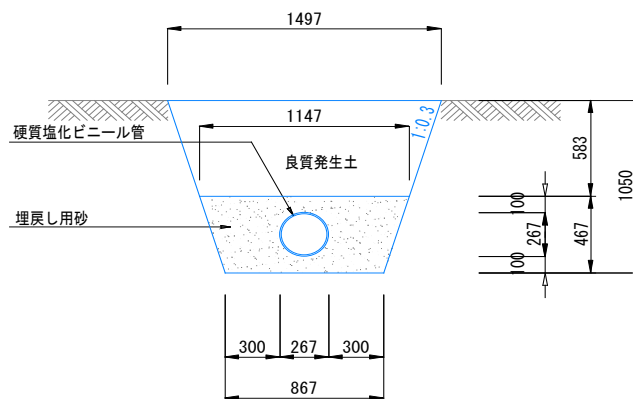
$$V = (1.497 + 1.147) \div 2 \times 0.583 \times 5.000 = 3.9 \text{ m}^3$$

3. 埋戻し (再生砂)

$$V = (1.147 + 0.867) \div 2 \times 0.467 \times 5.000 - \pi/4 \times 0.267 \times 0.267 \times 5.000 = 2.1 \text{ m}^3$$

4. 残土運搬処理

$$V = 6.2 - 3.9 \div 0.9 = 1.9 \text{ m}^3$$



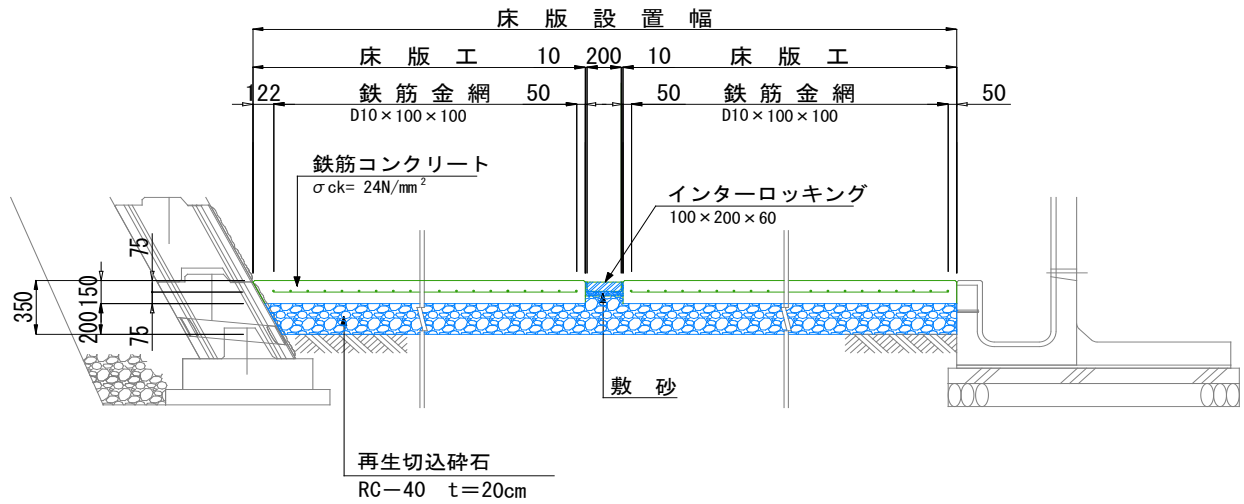




# 単 位 数 量 計 算 書

床版

100.0m<sup>2</sup>当り



名 称	形状寸法	算 式	数 量	単 位																																									
コンクリート	σck=24N/mm <sup>2</sup>	V= 0.150 × 100.0	= 15.0	m <sup>3</sup>																																									
鉄筋金網	D10×100×100	W= 11.200 × 100.0	= 1,120.0	kg																																									
基礎碎石	t=20cm	A= 100.0	= 100.0	m <sup>2</sup>																																									
■ 異形鉄筋・溶接金網 (受注品)																																													
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse; text-align: center;"> <thead> <tr> <th>鉄径 (m/m)</th> <th>網目 (m/m)</th> <th>寸法 (m)</th> <th>重量 (m<sup>2</sup>/kg)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td rowspan="2">D6.0</td> <td>100×100</td> <td rowspan="10">幅2.3m~長さ6.0m</td> <td>5.05</td> </tr> <tr> <td>150×150</td> <td>3.42</td> </tr> <tr> <td rowspan="3">D10</td> <td style="border: 2px solid red;">100×100</td> <td style="border: 2px solid red;">11.20</td> </tr> <tr> <td>150×150</td> <td>7.70</td> </tr> <tr> <td>200×200</td> <td>5.60</td> </tr> <tr> <td rowspan="3">D13</td> <td>250×250</td> <td>4.48</td> </tr> <tr> <td>100×100</td> <td>19.90</td> </tr> <tr> <td>150×150</td> <td>13.68</td> </tr> <tr> <td rowspan="4">D16</td> <td>200×200</td> <td>9.95</td> </tr> <tr> <td>250×250</td> <td>7.96</td> </tr> <tr> <td>100×100</td> <td>30.03</td> </tr> <tr> <td>150×150</td> <td>20.28</td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td></td> <td>14.43</td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td></td> <td>11.31</td> </tr> </tbody> </table>					鉄径 (m/m)	網目 (m/m)	寸法 (m)	重量 (m <sup>2</sup> /kg)	D6.0	100×100	幅2.3m~長さ6.0m	5.05	150×150	3.42	D10	100×100	11.20	150×150	7.70	200×200	5.60	D13	250×250	4.48	100×100	19.90	150×150	13.68	D16	200×200	9.95	250×250	7.96	100×100	30.03	150×150	20.28				14.43				11.31
鉄径 (m/m)	網目 (m/m)	寸法 (m)	重量 (m <sup>2</sup> /kg)																																										
D6.0	100×100	幅2.3m~長さ6.0m	5.05																																										
	150×150		3.42																																										
D10	100×100		11.20																																										
	150×150		7.70																																										
	200×200		5.60																																										
D13	250×250		4.48																																										
	100×100		19.90																																										
	150×150		13.68																																										
D16	200×200		9.95																																										
	250×250		7.96																																										
	100×100	30.03																																											
	150×150	20.28																																											
			14.43																																										
			11.31																																										

工種 (レベル2)	管理用道路舗装工	種別 (レベル3)	舗装工
--------------	----------	--------------	-----

1. 路盤 (再生切込碎石 t=10cm)

舗装及び床版工平面図より (斜路部) (管理通路部) (管理通路部)

$$A = 130.77 + 45.12 + 34.87 = 210.8 \text{ m}^2$$

2. 路盤 (再生切込碎石 t=15cm)

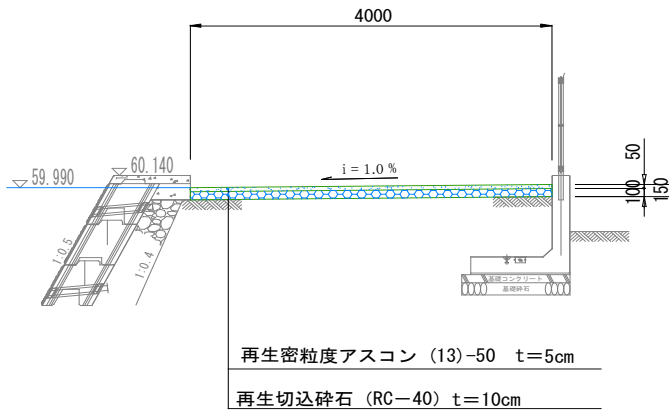
舗装及び床版工平面図より (管理通路部)

$$A = 382.84 = 382.8 \text{ m}^2$$

3. 舗装 (再生密粒度As t=5cm)

舗装及び床版工平面図より (斜路部) (管理通路部) (管理通路部)

$$A = 130.77 + 45.12 + 34.87 = 210.8 \text{ m}^2$$













工 種 (レベル2)	管理用道路排水工	種 別 (レベル3)	道路排水柵工
---------------	----------	---------------	--------

1. 道路排水柵

舗装及び床版工平面図より

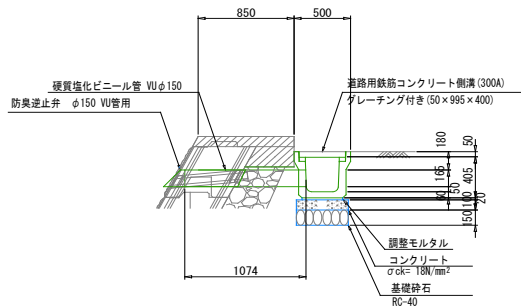
N= 4.0

= 4.0 箇所

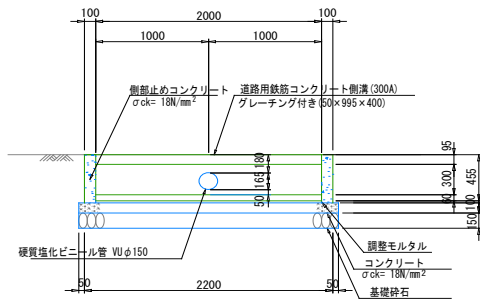
# 単 位 数 量 計 算 書

道路排水樹

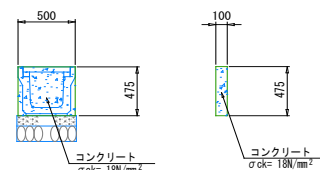
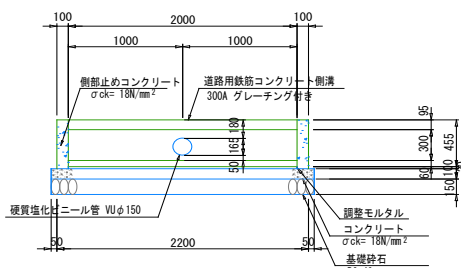
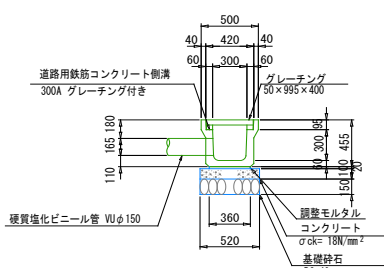
10.0箇所当り



道路用鉄筋コンクリート側溝構造図



側部止めコンクリート工



名 称	形状寸法	算 式	数 量	単 位
道路用鉄筋コンクリート側溝 (300A)	W=348kg 300×300×2000	L= 20.0	= 20.0	m
グレーチング 嵩上げタイプ	T-20 995×400×50	N= 20.0	= 20.0	枚
硬質塩化ビニル管	VUφ150	L= 1.074 × 10.0	= 10.7	m
フラップゲート	塩ビ管φ150用	N= 10.0	= 10.0	個
基礎コンクリート	σ <sub>ck</sub> =18N/mm <sup>2</sup>	V= 0.520 × 0.100 × 2.300 × 10.0	= 1.2	m <sup>3</sup>
基礎型枠		A= (2.300 + 0.520) × 0.100 × 2.0 × 10.0	= 5.6	m <sup>2</sup>
基礎砕石	t=15cm	A= 0.520 × 2.300 × 10.0	= 12.0	m <sup>2</sup>
		V= 12.0 × 0.15	= 1.80	m <sup>3</sup>
側部止めコンクリート	σ <sub>ck</sub> =18N/mm <sup>2</sup>	V= 0.500 × 0.100 × 0.475 × 2.0 × 10.0	= 0.5	m <sup>3</sup>
側部止め型枠		A= (0.500 + 0.100) × 0.475 × 2.0 × 10.0	= 5.7	m <sup>2</sup>