

工 事 数 量 総 括 表

【工 事 名】 令和7年度 町単 道路新設改良事業 塩野区内15号線（2工区） 道路改良工事

下段：当初（変更） 上段：（当初）

【路 線 名】 町道塩野区内15号線

【箇 所 名】 北佐久郡御代田町塩野 西二ツ石

工事区分・工種・種別・細別・規格	規 格	単位	数 量（当初）	数 量（変更）	数量増減	摘 要
築堤・護岸						
護岸基礎工						
基礎工						
現場打基礎	基礎砕石なし 一般・練炭養生 18-8-40BB（W/C=60%以下）	m3	17			17.3
法覆護岸工						
コンクリートブロック工（C○ブロック積）						
現場打基礎コンクリート	基礎砕石なし 一般・練炭養生 18-8-40BB（W/C=60%以下）	m	41			40.9
コンクリート（間知）ブロック積	裏込コンクリート施工なし（胴込のみ） JIS粗面 150kg/個未満 練積	m2	86			86.2
胴込・裏込材（砕石）	間知・平・連節・緑化ブロック 再生クラッシャラン RC-40	m3	29			28.8
現場打天端コンクリート	一般養生 18-8-25BB（W/C=60%以下）	m3	2			2.0
道路改良						
道路土工						
掘削工						
掘削	土砂 オープンカット	m3	500			504.4
作業土工						
床掘り	土砂 平均施工幅1m以上2m未満	m3	140			137.5

工 事 数 量 総 括 表

【工 事 名】 令和7年度 町単 道路新設改良事業 塩野区内15号線（2工区） 道路改良工事				下段：当初（変更） 上段：（当初）		
【路 線 名】 町道塩野区内15号線			【箇 所 名】 北佐久郡御代田町塩野 西二ツ石			
工事区分・工種・種別・細別・規格	規 格	単位	数 量（当初）	数 量（変更）	数量増減	摘 要
埋戻し	最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	20			23.0
基面整正		m2	310			305.5
路体盛土工						
路体（築堤）盛土	2.5m未満	m3	20			16.0
路床盛土工						
路床盛土	2.5m未満	m3	1			1.0
法面整形工						
法面整形（切土部）	切土部 現場制約なし	m2	60			61.8
法面整形（盛土部）	盛土部 現場制約なし	m2	20			15.0
残土処理工						
整地	残土受入れ地での整地	m3	600			597.6
土砂等運搬	BH 山積0.8m3 標準 DID区間なし 2.0km以下	m3	600			597.6
カルバート工						
場所打函渠工						
基礎材	17.5cmを超え20.0cm以下 再生クラッシャラン RC-40	m2	46			45.7

工 事 数 量 総 括 表

【工 事 名】 令和7年度 町単 道路新設改良事業 塩野区内15号線（2工区） 道路改良工事

下段：当初（変更） 上段：（当初）

【路 線 名】 町道塩野区内15号線

【箇 所 名】 北佐久郡御代田町塩野 西二ツ石

工事区分・工種・種別・細別・規格	規 格	単位	数 量（当初）	数 量（変更）	数量増減	摘 要
均しコンクリート	バックホ（クレーン機能付）打設 一般養生 18-8-25BB（W/C=60%以下）	m3	5			4.6
均しコンクリート型枠	一般型枠	m2	3			2.9
コンクリート	一般養生 24-8-40BB（W/C=55%以下）	m3	55			54.6
鉄筋	S D 3 4 5 D 1 3	t	1.66			1660
	S D 3 4 5 D 1 6	t	3.16			3160
	S D 3 4 5 D 1 9	t	0.93			929
型枠	鉄筋・無筋構造物 一般型枠	m2	150			145.2
支保工	支保耐力40kN/m2以下 パイプサポート支保 V≦40空m3	空m3	50			52.0
足場工	安全ネットなし 手摺先行型枠組足場	掛m2	70			70.2
排水構造物工						
側溝工						
プレキャストU型側溝	244kg/個 基礎砕石施工あり B F - 4 0 0 L = 2 0 0 0	m	14			13.8
自由勾配側溝	基礎砕石・基礎コン・インバート有 縦断用 400×500×2000	m	19			18.9
側溝蓋	車道用 幅400用 長500 自由勾配側溝用コンクリート蓋	枚	14			14
	車道用 幅400用 長1000 自由勾配側溝用グレーチング蓋	枚	2			2
プレキャストL形側溝 据付	基礎砕石有 2 5 0 B 4 5 0 × 1 5 5 × 6 0 0	m	37			36.7

工 事 数 量 総 括 表

【工 事 名】 令和7年度 町単 道路新設改良事業 塩野区内15号線（2工区） 道路改良工事

下段：当初（変更） 上段：（当初）

【路 線 名】 町道塩野区内15号線

【箇 所 名】 北佐久郡御代田町塩野 西二ツ石

工事区分・工種・種別・細別・規格	規 格	単位	数 量（当初）	数 量（変更）	数量増減	摘 要
集水桝・マンホール工						
現場打ち集水桝	0.38m3を超え0.40m3以下 一般養生 18-8-25(W/C=60%以下) 高炉（BB）	箇所	2			0.392 m3 2
排水構造物工 蓋版据付	グレーチング桝蓋 40を超え170kg/枚以下 T-25 600×600 滑止有 受枠込	枚	2			2
構造物撤去工						
構造物取壊し工						
コンクリート構造物取壊し	低騒音・低振動不要 無筋構造物 機械施工	m3	53			52.7
コンクリート構造物取壊し	低騒音・低振動不要 鉄筋構造物 機械施工	m3	11			11.1
舗装版破碎	アスファルト舗装版 障害等なし 15cm以下	m2	41			41.0
	コンクリート舗装版 障害等なし 15cm以下	m2	107			107.0
運搬処理工						
殻運搬	機械積込 DID無 5.7km以下 コンクリート（無筋）構造物	m3	53			52.7
殻運搬	機械積込 DID無 5.7km以下 コンクリート（鉄筋）構造物	m3	11			11.1
殻運搬	機械積込（対策不要） 舗装版破碎 DID無 6.5km以下	m3	2			1.6
殻処分						
処分費	(有)山浦建材 無筋コンクリート	t	124			123.9
処分費	(有)山浦建材 鉄筋コンクリート	t	24			24.0

工 事 数 量 総 括 表

【工 事 名】 令和7年度 町単 道路新設改良事業 塩野区内15号線（2工区） 道路改良工事

下段：当初（変更） 上段：（当初）

【路 線 名】 町道塩野区内15号線

【箇 所 名】 北佐久郡御代田町塩野 西二ツ石

工事区分・工種・種別・細別・規格	規 格	単位	数 量（当初）	数 量（変更）	数量増減	摘 要
処分費	(有)山浦建材 二次製品	t	4			3.9
処分費	(有)山浦建材 アスファルト	t	4			3.9
舗装						
舗装工						
舗装準備工						
不陸整正	補足材なし	m2	780			779.6
アスファルト舗装工（BOX上面舗装）						
均しコンクリート	18-8-25BB 平均厚 1 2 0 mm	m3	4			4.4
均しコンクリート型枠		m2	2			1.7
表層	3.0m未満 再生密粒度アスコン（1 3 F） 4 0 mm	m2	37			36.6
透水性舗装工（本線道路舗装）						
フィルター層	40mm以上60mm未満	m2	801			801.0
下層路盤（歩道部）	3層施工 RC-40 全仕上り厚 4 1 0 mm	m2	801			801.0
上層路盤（歩道部）	1層施工 RC-40 全仕上り厚 1 2 0 mm	m2	755			755.2
表層	2.4m以上 開粒度アスコン（1 3） 4 0 mm	m2	755			755.2
縁石工						

工 事 数 量 総 括 表									
---------------	--	--	--	--	--	--	--	--	--

【工 事 名】 令和7年度 町単 道路新設改良事業 塩野区内15号線（2工区） 道路改良工事 下段：当初（変更） 上段：（当初）

【工 事 名】 令和7年度 町単 道路新設改良事業 塩野区内15号線（2工区） 道路改良工事 下段：当初（変更） 上段：（当初）

【路 線 名】 町道塩野区内15号線	【箇 所 名】 北佐久郡御代田町塩野 西二ツ石
--------------------	-------------------------

【路 線 名】 町道塩野区内15号線	【箇 所 名】 北佐久郡御代田町塩野 西二ツ石
--------------------	-------------------------

[illegible]

護岸工 集計表				塩野区内15号線 (2工区)	
名 称	規 格	算 式	単位	数 量	
作業土工					
床堀		道路土工に計上	m3		
床堀(掘削)		道路土工に計上	m3		
埋戻し		道路土工に計上	m3		
残土		道路土工に計上	m3		
基面整正		(71.7) + (17.6) 道路土工に計上	m2		(89.3)
護岸基礎工					
底張りコンクリート工	H=0.20m	$\frac{(3.25 + 3.40)}{2.0} \times 12.50 + \frac{(3.40 + 4.50)}{2.0} \times 2.80 + \frac{(4.50 + 3.45)}{2.0} \times 4.80$	m2		72
コンクリート	18-8-40BB	$71.7 \times 0.20 = 14.3$ スロープ部 $\frac{(4.28 + 3.45)}{2.0} \times 3.36$ $\times 0.45 / 2.0 = 2.9$	m3		17
基面整正		= 71.7	m2		72
法覆護岸工					
コンクリートブロック工	控350 裏コンなし H=1.70~2.50m	= 40.9	m		41
積ブロック	1:0.3	$\frac{(1.775 + 2.297)}{2.0} \times 13.914 = 86.2$ $\frac{(1.775 + 2.297)}{2.0} \times 17.278$ $\frac{(2.088 + 2.610)}{2.0} \times 6.372$ $\frac{(2.088 + 2.610)}{2.0} \times 3.282$	m2		86
胴込めコンクリート	18-8-25BB	86.2 × 0.22 = 19.0	m3		19
裏込材	RC40-0	$A = (H - 0.2 - 0.1) / 2 * (0.1^2 + 2c\sqrt{1+N^2}) + 0.1(H - 0.2)$ 下流側平均H 1.950 上流側平均H 2.250 $(13.914 + 17.278) \times A = 20.9$ $(6.372 + 3.282) \times A = 7.9$ $= 28.8$	m3		29
基礎工	25A I	= 40.9	m		41
基礎コンクリート	18-8-40BB	$\frac{0.25 \times 0.10 + (0.15 + 0.25)}{2.0} \times 0.33 = 0.091 \text{ m2}$ $0.091 \times 40.9 = 3.7$	m3		4
天端コンクリート	18-8-25BB	$A = 0.1(a/2+c)\sqrt{1+N^2} = 0.050 \text{ m2}$ $0.050 \times 40.9 = 2.0$	m3		2
基面整正		40.9 × 0.43 = 17.6	m2		18

護岸工位置延長（箇所）調書

塩野区内15号線

(2工区)

[illegible]

[illegible]

C2 : 床掘		土 量 計 算 書				塩野区内15号線 (2 工区)		
測 点	断 面 積		平 均 断 面 積		点 間 距 離	C2		備 考
	C2		C2					
165.00	2.4							NO. 8+5.0
179.56	0.4		1.40		14.56	20.38		BC. 4
188.25	0.6		0.50		8.69	4.35		NO. 9+8.25
192.30	0.6		0.60		4.05	2.43		NO. 9+12.3
199.00	0.0							NO. 9+19.0
209.56	0.0		0.00		10.56	0.00		EC. 4
220.00	0.0		0.00		10.44	0.00		NO. 11
233.27	0.0		0.00		13.27	0.00		BC. 5
250.34	0.0		0.00		17.07	0.00		SP. 5
260.00	0.0		0.00		9.66	0.00		NO. 13
267.41	0.0		0.00		7.41	0.00		EC. 5
280.00	0.0		0.00		12.59	0.00		NO. 14
300.00	0.0		0.00		20.00	0.00		NO. 15
320.00	0.0		0.00		20.00	0.00		NO. 16
330.00	0.0		0.00		10.00	0.00		NO. 16+10.0
合 計					158.30	27.16		

B4 : 埋戻し		土 量 計 算 書				塩野区内15号線 (2 工区)		
測 点	断 面 積		平 均 断 面 積		点 間 距 離	B4		備 考
	B4		B4					
165.00	1.6							NO. 8+5.0
179.56	0.4		1.00		14.56	14.56		BC. 4
188.25	0.8		0.60		8.69	5.21		NO. 9+8.25
192.30	0.8		0.80		4.05	3.24		NO. 9+12.3
199.00	0.0							NO. 9+19.0
209.56	0.0		0.00		10.56	0.00		EC. 4
220.00	0.0		0.00		10.44	0.00		NO. 11
233.27	0.0		0.00		13.27	0.00		BC. 5
250.34	0.0		0.00		17.07	0.00		SP. 5
260.00	0.0		0.00		9.66	0.00		NO. 13
267.41	0.0		0.00		7.41	0.00		EC. 5
280.00	0.0		0.00		12.59	0.00		NO. 14
300.00	0.0		0.00		20.00	0.00		NO. 15
320.00	0.0		0.00		20.00	0.00		NO. 16
330.00	0.0		0.00		10.00	0.00		NO. 16+10.0
合 計					158.30	23.01		

L1 : 切土法面整形 L2 : 盛土法面整形		土 量 計 算 書				塩野区内15号線 (2 工区)		
測 点	長 さ		平 均 長 さ		点 間 距 離	L1	L2	備 考
	L1	L2	L1	L2				
165.00	0.0	0.0						NO. 8+5.0
179.56	0.0	0.0	0.00	0.00	14.56	0.00	0.00	BC. 4
188.25	0.0	0.0	0.00	0.00	8.69	0.00	0.00	NO. 9+8.25
192.30	0.0	0.0	0.00	0.00	4.05	0.00	0.00	NO. 9+12.3
199.00	0.0	0.0						NO. 9+19.0
209.56	0.0	0.0	0.00	0.00	10.56	0.00	0.00	EC. 4
220.00	0.5	0.0	0.25	0.00	10.44	2.61	0.00	NO. 11
233.27	0.8	0.0	0.65	0.00	13.27	8.63	0.00	BC. 5
250.34	1.5	0.0	1.15	0.00	17.07	19.63	0.00	SP. 5
260.00	0.9	0.0	1.20	0.00	9.66	11.59	0.00	NO. 13
267.41	0.0	0.5	0.45	0.25	7.41	3.33	1.85	EC. 5
280.00	0.0	0.0	0.00	0.25	12.59	0.00	3.15	NO. 14
300.00	0.0	0.5	0.00	0.25	20.00	0.00	5.00	NO. 15
320.00	0.8	0.0	0.40	0.25	20.00	8.00	5.00	NO. 16
330.00	0.8	0.0	0.80	0.00	10.00	8.00	0.00	NO. 16+10.0
合 計					158.30	61.79	15.00	

[illegible]

[illegible]

舗装工 集計表				塩野区内15号線 (2工区)	
名 称	規 格	算 式	単位	数 量	
舗装準備工					
不陸整正		= 779.6	m2	780	
舗装工					
フィルター層	コンクリート用砕砂 t=5cm	755.2 + 45.8 = 801.0	m2	801	
路床置換え層	RC40-0 t=41cm	755.2 + 45.8 = 801.0	m2	801	
上層路盤工	粒調砕石40-0 t=12cm	755.2 = 755.2	m2	755	
表層工	開粒度アスコン(13) t=4cm	755.2 = 755.2	m2	755	
BOX上面 均しコンクリート	18-8-25BB t=12cm (平均厚)	= 4.4	m3	4	
BOX上面 均しコンクリート型枠		1.7	m2	2	
BOX上面 表層工	再生密粒度アスコン(13F) t=4cm	= 36.6	m2	37	
町道 (町道擦り付け部含む)					
フィルター層	洗い砂 t=5cm	舗装復旧図より = 755.2	m2	755	
路床置換え層	RC40-0 t=41cm	= 755.2	m2	755	
上層路盤工	粒調砕石40-0 t=12cm	= 755.2	m2	755	
表層工	開粒度アスコン(13) t=4cm	= 755.2	m2	755	
L型側溝、地先境界下部					
フィルター層	t=5cm	= 45.8	m2	46	
路床置換え層	RC40-0 t=41cm	= 45.8	m2	46	
BOX部					
均しコンクリート	18-8-25BB t=12cm (平均厚)	36.6 × 0.12 = 4.4	m3	4	
均しコンクリート型枠		6.914 × (0.120 + 0.120) = 1.7	m2	2	
表層工	再生密粒度アスコン(13) t=4cm	舗装復旧図より = 36.6	m2	37	

排水構造物工 集計表				塩野区内15号線 (2工区)	
名 称	規 格	算 式	単位	数 量	
作業土工					
床堀		道路土工に計上	m3		
床堀(掘削)		道路土工に計上	m3		
埋戻し		道路土工に計上	m3		
残土		道路土工に計上	m3		
基面整正		(7.6) + (14.7) + (18.4) 道路土工に計上	m2		(40.7)
側溝工					
ベンチフリューム	BF-400	= 13.8	m		14
		13.8 / 2.00 = 6.9	本		7
基礎材	RC40-0 t = 10cm	0.55 × 13.8 = 7.6	m2		8
調整モルタル	1:3 t = 3cm	0.40 × 0.03 × 13.8 = 0.17	m3		0.2
基面整正		0.55 × 13.8 = 7.6	m2		8
自由勾配側溝	縦断用 B400 × H500	= 18.9	m		19
		18.9 / 2.00 = 9.5	本		10
基礎材	RC40-0 t = 10cm	0.78 × 18.9 = 14.7	m2		15
べースコンクリート	18-8-25BB t = 5cm	0.68 × 0.05 × 18.9 = 0.64	m3		0.6
インバートコンクリート	18-8-25BB t = 5cm	0.40 × 0.05 × 18.9 = 0.38	m3		0.4
べースコンクリート型枠		0.05 × 18.90 × 2.0 = 1.9	m3		2
基面整正		0.78 × 18.9 = 14.7	m2		15
コンクリート蓋	幅400用 長500 車道用	14.0	枚		14
グレーチング蓋	幅400用 長1000 車道用 T-20	2.0	枚		2
プレキャストL型側溝	PL2-B250B	= 36.7	m		37
		36.7 / 0.60 = 61.2	本		61

塩野区内15号線

(2工区)

[illegible]

縁石工位置延長（箇所）調書

塩野区内15号線

(2工区)

[illegible]

構造物撤去工 集計表				塩野区内15号線 (2工区)	
名 称	規 格	算 式	単位	数 量	
構造物撤去工					
無筋構造物		27.6 + 7.9 + 13.0 + 4.3 = 52.7	m3	53	
石積護岸	控350	(2.0 + 1.3)/ 2.0 × 14.60 × 2.0 = 48.2 m2 (2.0 + 1.4)/ 2.0 × 9.00 × 2.0 = 30.6 m2 (48.2 + 30.6)× 0.35 = 27.6		28	
底張りコンクリート		1.40 × 28.3 × 0.2 = 7.9		8	
既設橋台		1.62 × 4.0 × 2 = 13.0		13	
コンクリート舗装版	t =4cm	107.0 × 0.04 = 4.3 m3	m2	107	
運搬	無筋		m3	53	
処分	2.35 t /m3	52.7 × 2.35 = 123.9	t	124	
鉄筋構造物					
既設上部工	t =40cm	4.00 × 6.00 × 0.40 = 9.6	m3	10	
運搬	鉄筋		m3	10	
処分	2.50 t /m3	9.6 × 2.50 = 24.0	t	24	
鉄筋構造物（二次製品）					
ベンチフリューム	BF-400 L=33.5m	0.046 × 33.5 = 1.5	m3	2	
運搬	鉄筋		m3	2	
処分	2.50 t /m3	1.5 × 2.50 = 3.9	t	4	
アスファルト					
舗装版破碎	As t =4cm		m2	41	
運搬		41.0 × 0.04 = 1.6	m3	2	
処分	2.35 t /m3	1.6 × 2.35 = 3.9	t	4	

構造物撤去工位置延長（箇所）調書

塩野区内15号線

（2工区）

名 称	形 状・寸 法	左右	測 点	単位	数 量	合計
構造物取壊し工						
無筋構造物			下流側			
石積護岸工	控350, H=1.3~2.0m		P. -20.1~P. -5.5	m	14.6	
			上流側			
	控350, H=1.4~2.0m		P. -0.7~P. 8.3	m	9.0	
					計	23.6
底張りコンクリート工	t=20cm		P. -20.1~P. 8.3	m	28.4	
					計	28.4
既設橋台	重力式橋台	R	N0.9+11.7	箇所	1.0	
	重力式橋台	L	N0.9+16.8	箇所	1.0	
					計	2.0
鉄筋構造物						
既設上部工	RC床版 t=40cm		N0.9+11.7~N0.9+16.8	箇所	1.0	
					計	1.0
鉄筋構造物（二次製品）						
ベンチフリューム	BF-400	L	N0.8+8.35~N0.9+8.7	m	33.5	
					計	33.5
舗装取壊し工						
アスファルト舗装	t=4cm		N0.9+17.1~N0.10+9.0	m ²	41.0	
					計	41.0
コンクリート舗装	t=4cm		N0.12+2.0~N0.14+1.0	m ²	107.0	
					計	107.0

現場打カルバート工

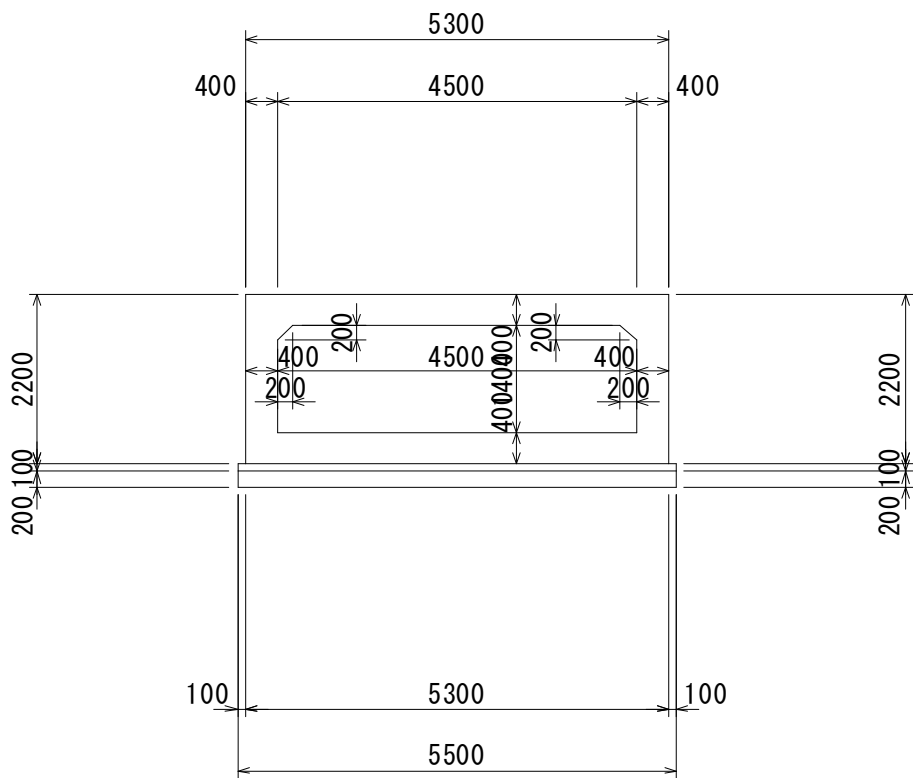
1章 総括表

項 目		種 別		単位	数 量
本体コンクリート	本 体	24-8-40-BB		m ³	44.85
	左口翼壁			〃	4.84
	右口翼壁			〃	4.91
	合 計			〃	54.60
基礎材	均しコン	18-8-25-BB		〃	4.57
	基礎砕石	RC-40 (t=200mm)		m ²	45.7
本体型枠面積	本 体	一般型枠		m ²	107.7
	左口翼壁			〃	18.7
	右口翼壁			〃	18.8
	合 計			〃	145.2
基礎材型枠	基 礎	一般型枠		〃	2.9
鉄筋	D6 ～D13	SD345	D13	kg	1660
	D16～D25		D16	〃	3160
			D19	〃	929
	合 計			〃	5749
足場工		枠組		掛m ²	70.2
支保工		パイプサポート (f<40kN/m ²)		空m	52.0

防護柵	8.12+7.94 = 16.04 m	式	1
-----	---------------------	---	---

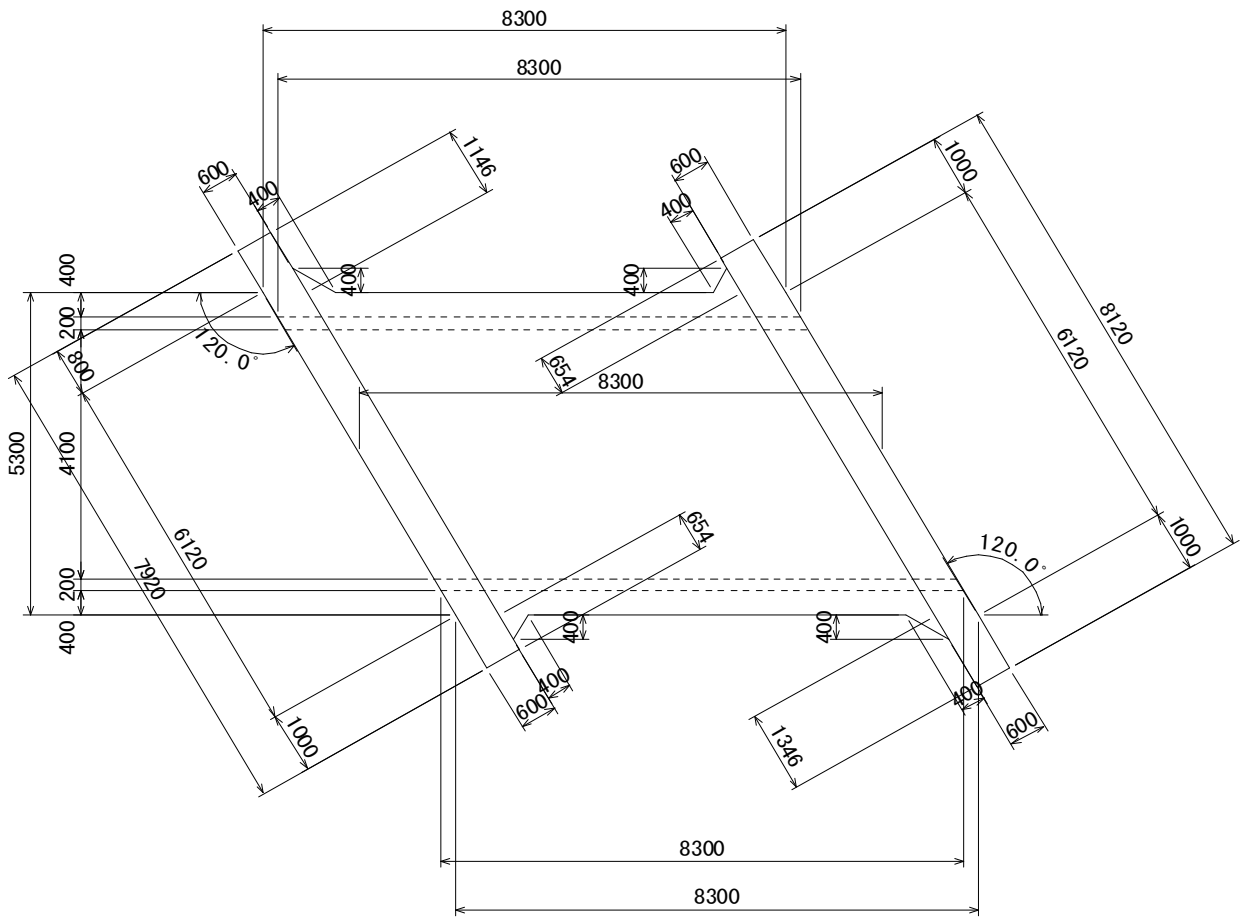
2章 躯体寸法

【本体断面図】

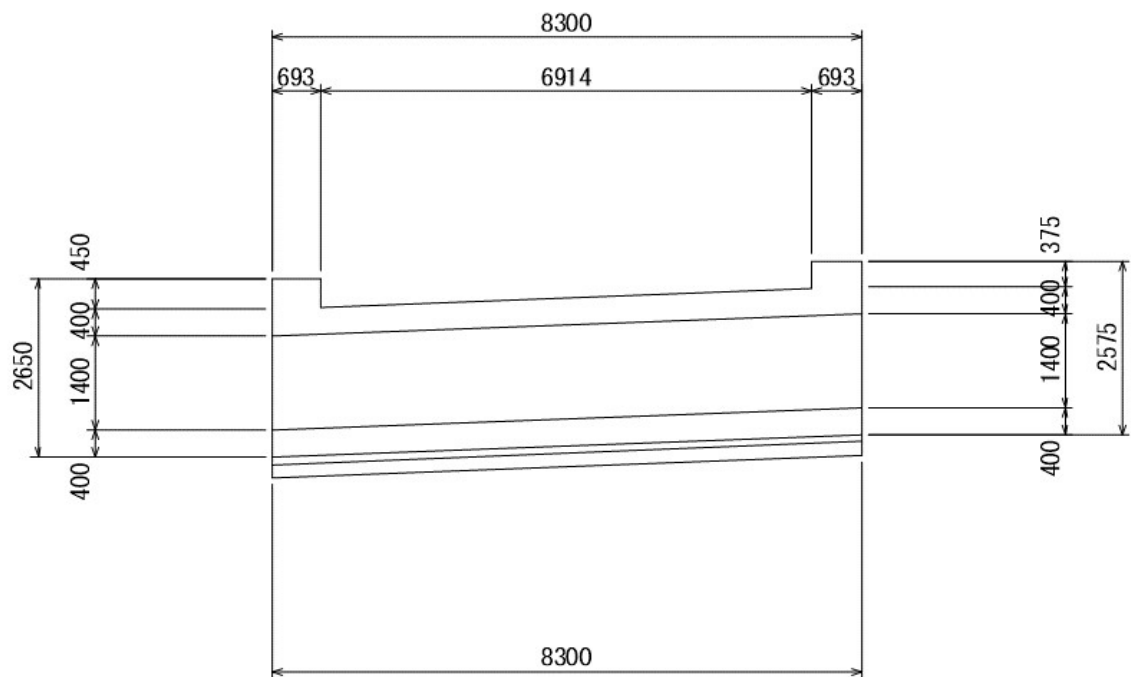


防護柵	$8.12+7.94=16.04\text{m}$	式	1
-----	---------------------------	---	---

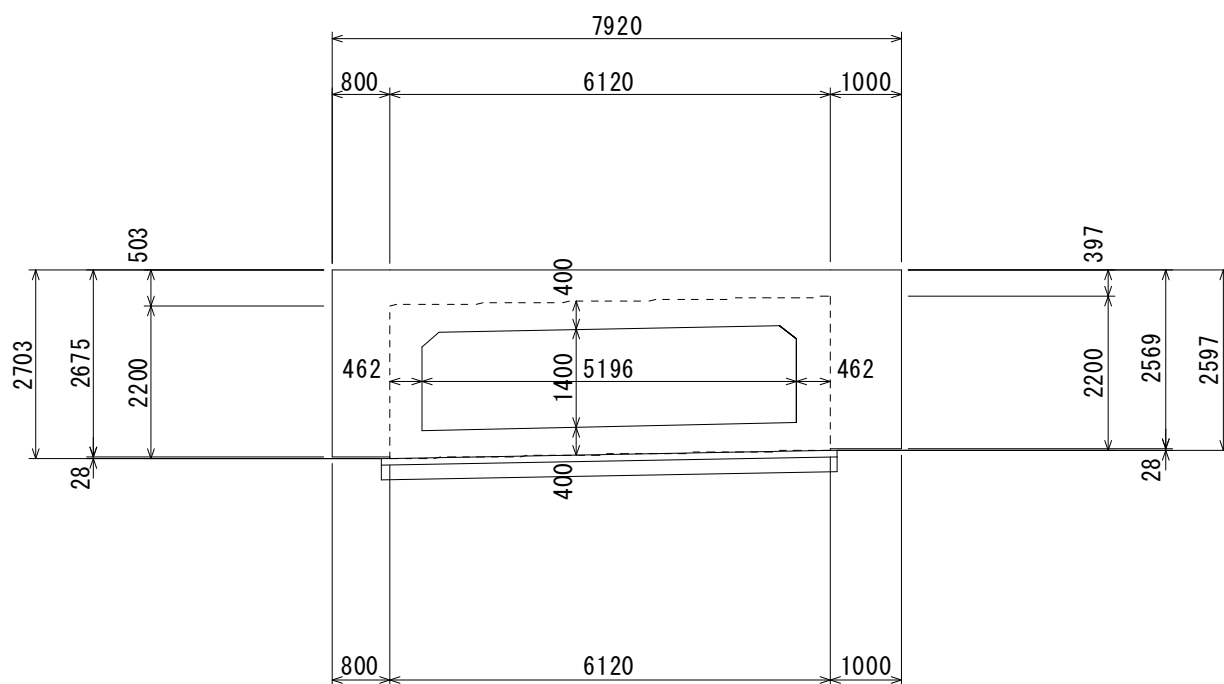
【平面図】



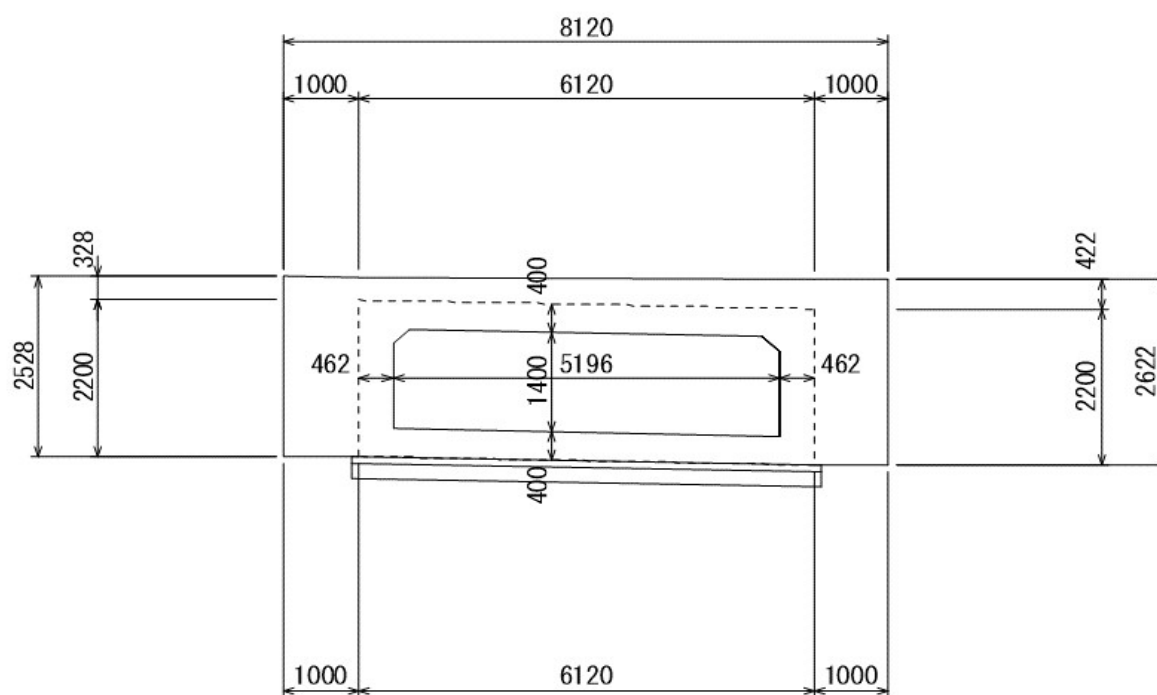
【側面図】



【左口翼壁正面図】



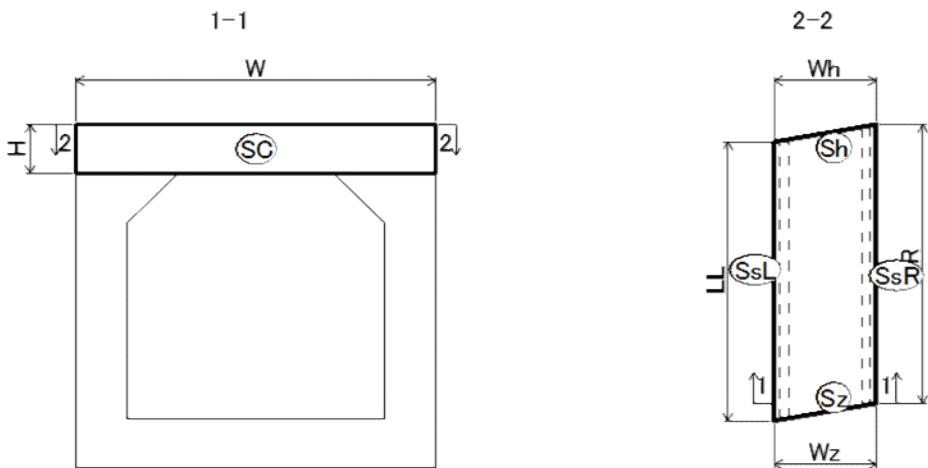
【右口翼壁正面図】



3章 数量算出

3.1 本体

3.1.1 頂版



記 号	寸 法(m)	記 号	寸 法(m)
WC	5.3	L	8.3
H	0.4		

929

※ WCは、直方向断面幅

■□■ 各部面積 ■□■

縦断勾配を考慮した本体長さ : LL2 = 8.300 / Cos(Deg) = 8.307

防護柵	8.12+7.94 = 16.04m	式	1
-----	--------------------	---	---

縦断勾配を考慮した頂版厚 : H2 = 0.400 * Cos(Deg) = 0.400

切出位置	記号	面 積(m ²)
1-1	SC	WC * H = 5.300 * 0.400 = 2.120

記号	面 積(m ²)
Sz	Wz * H = 6.120 * 0.400 = 2.448
Sh	Wh * H = 6.120 * 0.400 = 2.448
SsL	LL * H = 8.300 * 0.400 = 3.320
SsR	LR * H = 8.300 * 0.400 = 3.320
ST	(LL2 + LR2) / 2 * WC = (8.307 + 8.307) / 2 * 5.300 = 44.027

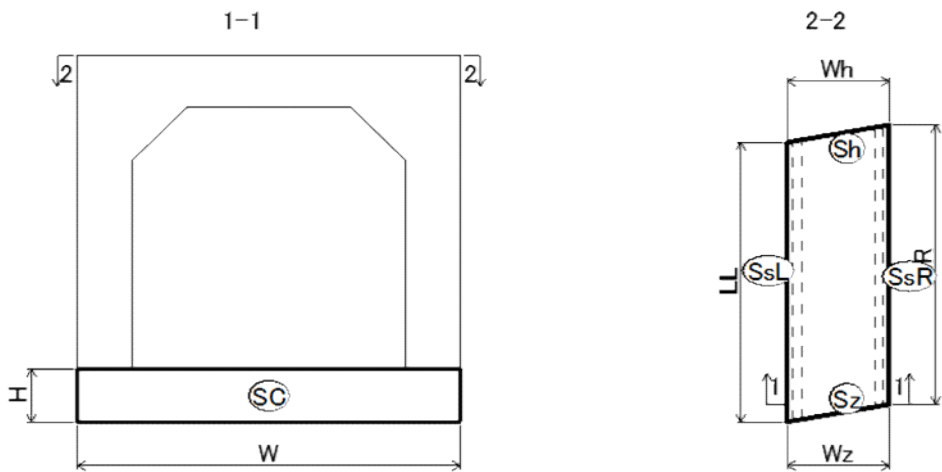
■□■ 型枠面積 ■□■

型枠面積(Sb) = Sz + Sh + SsL + SsR + ST
= 2.448 + 2.448 + 3.320 + 3.320 + 44.027
= 55.563m²

■□■ コンクリート体積 ■□■

コンクリート体積(Vb) = ST * H2 = 44.027 * 0.400 = 17.611m³

3.1.2 底版



記 号	寸 法(m)	記 号	寸 法(m)
WC	5.3	L	8.3
H	0.4		

929

※ WCは、直方向断面幅

■□■ 各部面積 ■□■

縦断勾配角度 : Deg = 2.291 縦断勾配(4.0%)

: LR2 = 8.300 / Cos(Deg) = 8.307

防護柵	8.12+7.94=16.04m	式	1
-----	------------------	---	---

切出位置	記号	面 積(m ²)
1-1	SC	WC * H = 5.300 * 0.400 = 2.120

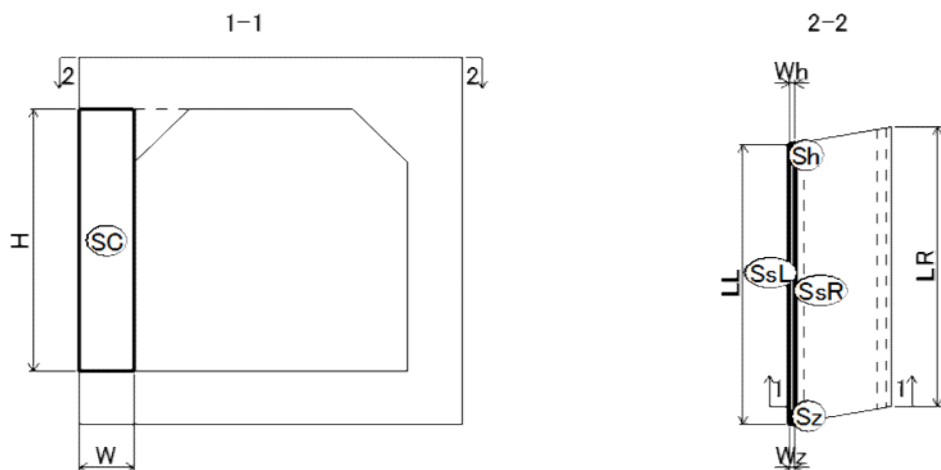
■□■ 型枠面積 ■□■

型枠面積(Sb) = Sz + Sh + SsL + SsR = 2.448 + 2.448 + 3.320 + 3.320 = 11.536m²

■□■ コンクリート体積 ■□■

コンクリート体積(Vb) = ST * H2 = 44.027 * 0.400 = 17.611m³

3.1.3 左側壁



記 号	寸 法(m)	記 号	寸 法(m)
WC	0.4	L	8.3
H	1.4		

929

※ WCは、直方向断面幅

■ □ ■ 各部面積 ■ □ ■

縦断勾配を考慮した本体長さ : $LL2 = 8.300 / \cos(\text{Deg}) = 8.307$

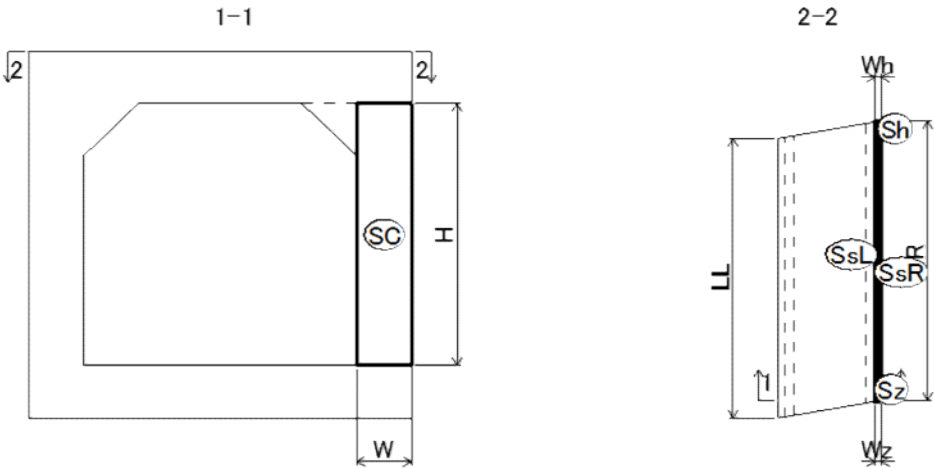
防護柵	$8.12+7.94=16.04\text{m}$	式	1
-----	---------------------------	---	---

縦断勾配を考慮した頂版厚 : $H2 = 1.400 * \cos(\text{Deg}) = 1.399$

切出位置	記号	面 積 (m ²)
1-1	SC	WC * H = 0.400 * 1.400 = 0.560

記号	面 積(m ²)							
Sz	Wz	*	H	=	0.462	*	1.400	= 0.647
Sh	Wh	*	H	=	0.462	*	1.400	= 0.647
SsL	LL	*	H	=	8.300	*	1.400	= 11.620
SsR	LR	*	H	=	8.300	*	1.400	= 11.620
ST	(LL2 + LR2) / 2 * WC = (8.307 + 8.307) / 2 * 0.400 = 3.323							

3.1.4 右側壁



記 号	寸 法(m)	記 号	寸 法(m)
WC	0.4	L	8.3
H	1.4		

※ WCは、直方向断面幅

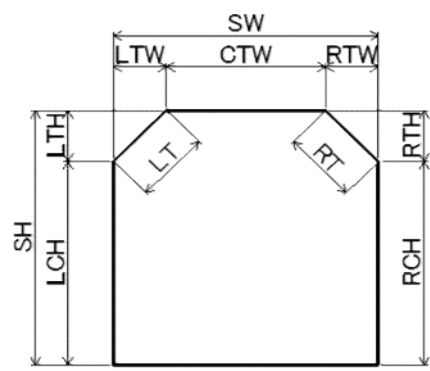
■□■ 各部面積 ■□■

縦断勾配角度 : Deg = 2.291 縦断勾配 (4.0%)
縦断勾配を考慮した本体長さ : LL2 = 8.300 / Cos(Deg) = 8.307
: LR2 = 8.300 / Cos(Deg) = 8.307
縦断勾配を考慮した頂版厚 : H2 = 1.400 * Cos(Deg) = 1.399

切出位置	記号	面 積(m ²)
1-1	SC	WC * H = 0.400 * 1.400 = 0.560

記号	面 積(m ²)			
Sz	Wz	* H	=	0.462 * 1.400 = 0.647
Sh	Wh	* H	=	0.462 * 1.400 = 0.647
SsL	LL	* H	=	8.300 * 1.400 = 11.620
SsR	LR	* H	=	8.300 * 1.400 = 11.620
ST	(LL2 + LR2) / 2 * WC = (8.307 + 8.307) / 2 * 0.400 = 3.323			

3.1.5 ハンチ

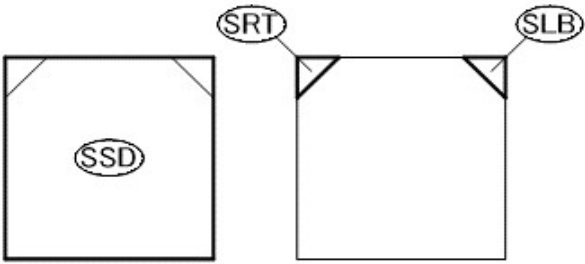


記 号	寸 法(m)			
SH	1.4			
SW	4.5			
LTW	0.2			
LTH	0.2			
LT	0.283			
RTW	0.2			
RTH	0.2			
	0.283			
CTW	4.1			
防護柵		8.12+7.94 = 16.04m	式	1
RCH	1.2			

929

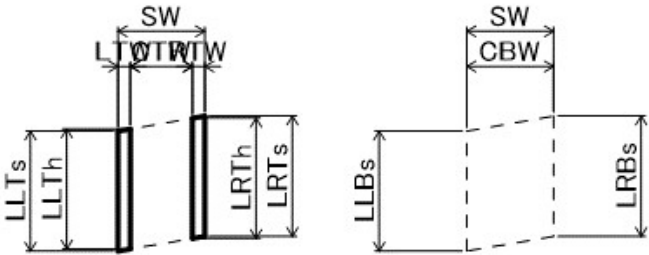
内空

記 号	寸 法(m)
LLTs	8.3
LLTh	8.3
LRTh	8.3
LRTs	8.3
LLBs	8.3
LLBh	8.3
LRBh	8.3
LRBs	8.3



頂版側

底版側



■□■ 各部面積 ■□■

縦断勾配角度 : Deg = 2.291 縦断勾配 (4.0%)

縦断勾配を考慮した本体長さ : L**2 = L** / Cos (Deg)

切出位置	記号	面 積(m ²)
1-1	SLTC	LTW * LTH / 2 = 0.200 * 0.200 / 2 = 0.020
1-1	SRTC	RTW * RTH / 2 = 0.200 * 0.200 / 2 = 0.020

記号	面 積(m ²)
SLTz	LTWz / 2 * LTH = 0.231 / 2 * 0.200 = 0.023
SLTh	LTWh / 2 * LTH = 0.231 / 2 * 0.200 = 0.023
SLTL	LsL * LTH = 8.300 * 0.200 = 1.660
SLTT	(LsL2 + LhL2) / 2 * LTW = (8.307 + 8.307) / 2 * 0.200 = 1.661
SLTS	(LsL2 + LhL2) / 2 * LT = (8.307 + 8.307) / 2 * 0.283 = 2.351
SRTz	RTWz / 2 * RTH = 0.231 / 2 * 0.200 = 0.023
SRTh	RTWh / 2 * RTH = 0.231 / 2 * 0.200 = 0.023
SRTR	LsR * RTH = 8.300 * 0.200 = 1.660
SRTT	(LsR2 + LhR2) / 2 * RTW = (8.307 + 8.307) / 2 * 0.200 = 1.661
SRTS	(LsR2 + LhR2) / 2 * RT = (8.307 + 8.307) / 2 * 0.283 = 2.351

■□■ 型枠面積 ■□■

$$\begin{aligned}
 SbLT &= SLTz + SLTh - SLTL - SLTT + SLTS \\
 &= 0.023 + 0.023 - 1.660 - 1.661 + 2.351 \\
 &= -0.924m^2
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 SbRT &= SRTz + SRTh - SRTR - SRTT + SRTS \\
 &= 0.023 + 0.023 - 1.660 - 1.661 + 2.351 \\
 &= -0.924m^2
 \end{aligned}$$

$$\text{型枠面積}(Sb) = SbLT + SbRT = -0.924 - 0.924 = -1.848m^2$$

■□■ コンクリート体積 ■□■

$$\begin{aligned}
 VbLT &= SLTC * LLTs - SLTC * \Delta LLTh / 3 + SLTC * \Delta LLTh / 3 \\
 &= 0.020 * 8.300 - 0.020 * 0.115 / 3 + 0.020 * 0.115 / 3 \\
 &= 0.166m^3
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 VbRT &= SRTC * LRTs + SRTC * \Delta LRTh / 3 - SRTC * \Delta LRTh / 3 \\
 &= 0.020 * 8.300 + 0.020 * 0.115 / 3 - 0.020 * 0.115 / 3 \\
 &= 0.166m^3
 \end{aligned}$$

$$\text{コンクリート体積}(Vb) = VbLT + VbRT = 0.166 + 0.166 = 0.332m^3$$

■□■ 型枠面積合計 ■□■

$$\text{頂版 面積 ChobanS} = 55.563\text{m}^2$$

$$\text{底版 面積 TeibanS} = 11.536\text{m}^2$$

$$\text{左側壁面積 LSokuhekiS} = 21.211\text{m}^2$$

$$\text{右側壁面積 RSokuhekiS} = 21.211\text{m}^2$$

$$\text{ハンチ面積 HanchiS} = -1.848\text{m}^2$$

$$\begin{aligned}\text{本体合計 HontaiTotalS} &= \text{ChobanS} + \text{TeibanS} + \text{LSokuhekiS} + \text{RSokuhekiS} + \text{HanchiS} \\ &= 55.563 + 11.536 + 21.211 + 21.211 - 1.848 \\ &= 107.673\text{m}^2\end{aligned}$$

■□■ コンクリート体積合計 ■□■

$$\text{頂版 体積 ChobanV} = 17.611\text{m}^3$$

$$\text{底版 体積 TeibanV} = 17.611\text{m}^3$$

$$\text{左側壁体積 LSokuhekiV} = 4.649\text{m}^3$$

$$\text{右側壁体積 RSokuhekiV} = 4.649\text{m}^3$$

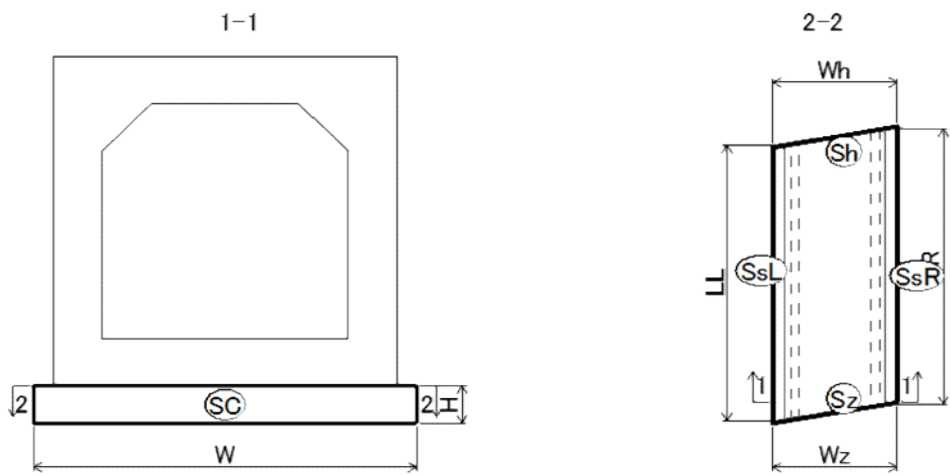
$$\text{ハンチ体積 HanchiV} = 0.332\text{m}^3$$

929

$$\begin{aligned}\text{本体合計 HontaiTotalV} &= \text{ChobanV} + \text{TeibanV} + \text{LSokuhekiV} + \text{RSokuhekiV} + \text{HanchiV} \\ &= 17.611 + 17.611 + 4.649 + 4.649 + 0.332 \\ &= 44.852\text{m}^3\end{aligned}$$

防護柵	8.12+7.94=16.04m	式	1
-----	------------------	---	---

3.2 基礎



記 号	寸 法(m)	記 号	寸 法(m)
WC	5.5	L	8.3
H	0.1		

929

※ WCは、直方向断面幅

■□■ 各部面積 ■□■

	記号	面 積(m ²)					
1-1	SC	WC * H =	5.500 *	0.100 =	0.550		
防護柵			8.12+7.94=16.04m			式	1
記号	面 積(m ²)						
Sz	Wz	*	H	=	6.351	*	0.100 = 0.635
Sh	Wh	*	H	=	6.351	*	0.100 = 0.635
SsL	LL	*	H	=	8.300	*	0.100 = 0.830
SsR	LR	*	H	=	8.300	*	0.100 = 0.830
ST	(LL2 + LR2) / 2 * WC = (8.307 + 8.307) / 2 * 5.500 = 45.689						

■□■ 型枠面積 ■□■

型枠面積(Sb) = Sz + Sh + SsL + SsR = 0.635 + 0.635 + 0.830 + 0.830 = 2.930m²

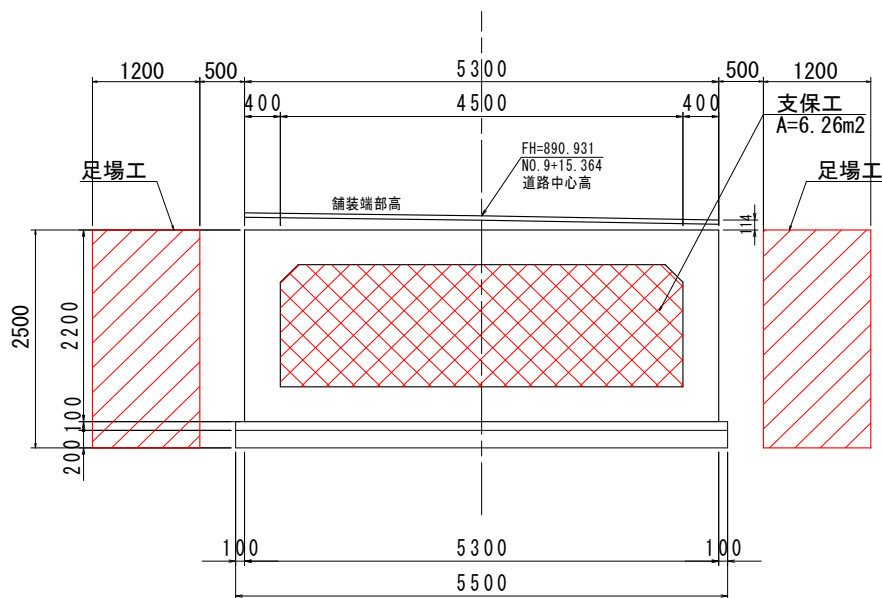
■□■ コンクリート体積 ■□■

コンクリート体積(Vb) = ST * H = 45.689 * 0.100 = 4.569m³

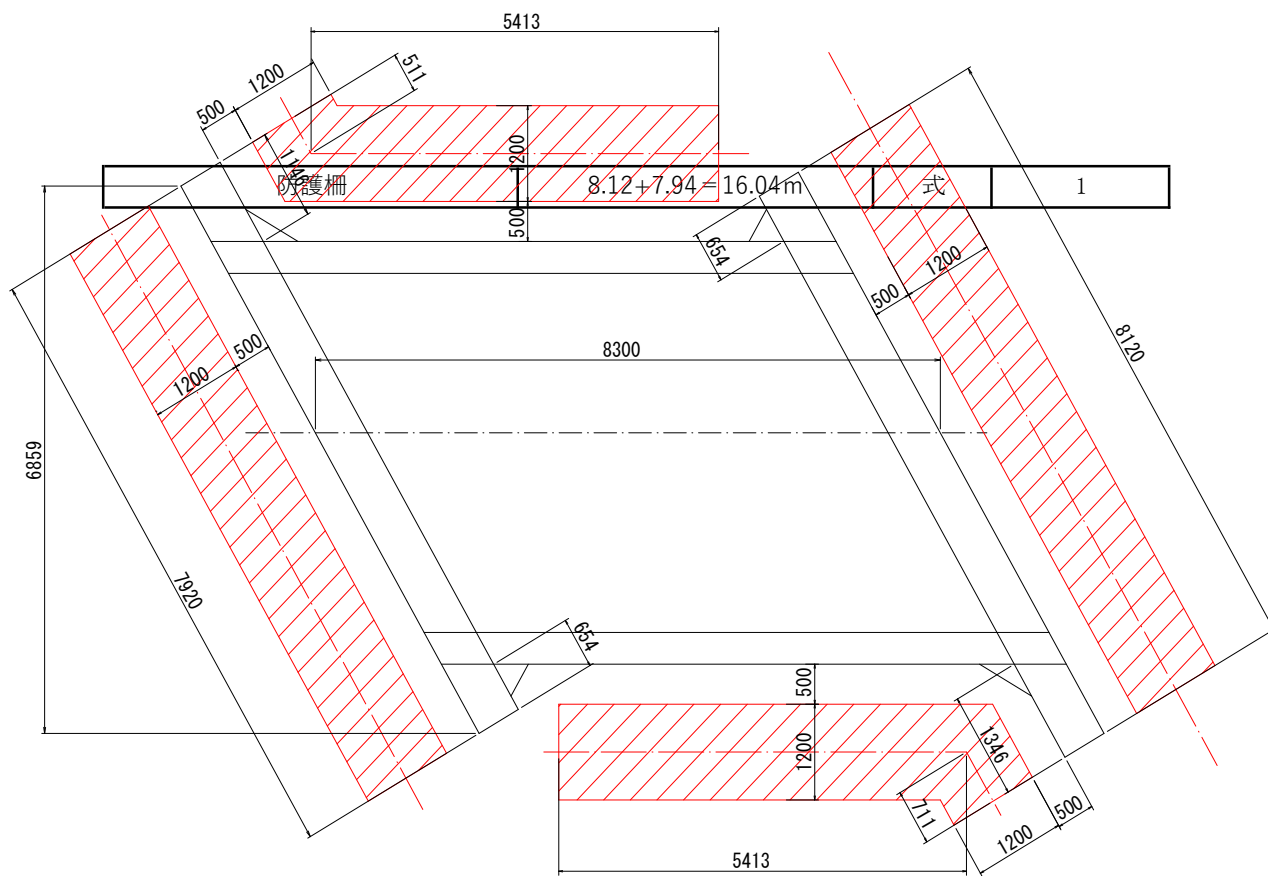
■□■ 基礎材 ■□■ t= 200 mm

基礎碎石 A= ST = 45.689 m2

3.3足場、支保工



929



足場工

左側

$$A1 = (7.92 + 0.511 + 5.413 + 8.12 + 0.711 + 5.413) \times 2.5 = 70.2 \text{ 掛m2}$$

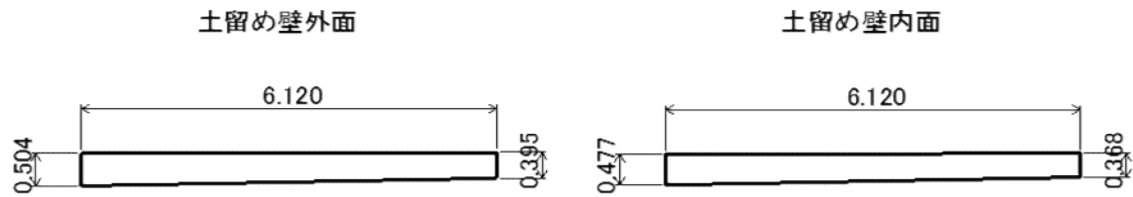
支保工

$$V = 6.26 \times 8.3 = 52.0 \text{ m}^3$$

3.4 翼壁

3.4.1 左口翼壁

土留め壁



■□■ 土留め壁 型枠面積 ■□■

土留側面長 SideLng = 0.693m

外面面積 GaimenS = 2.751m²

内面面積 NaimenS = 2.586m²

左側面面積 SideLS = 0.000m²

右側面面積 SideRS = 0.000m²

土留め壁の面積 DodomeS = GaimenS + NaimenS + SideLS + SideRS

= 2.751 + 2.586 + 0.000 + 0.000

= 5.337m²

929

■□■ 土留め壁 コンクリート体積 ■□■

外面面積 GaimenS = 2.751m²

内面面積 NaimenS = 2.586m²

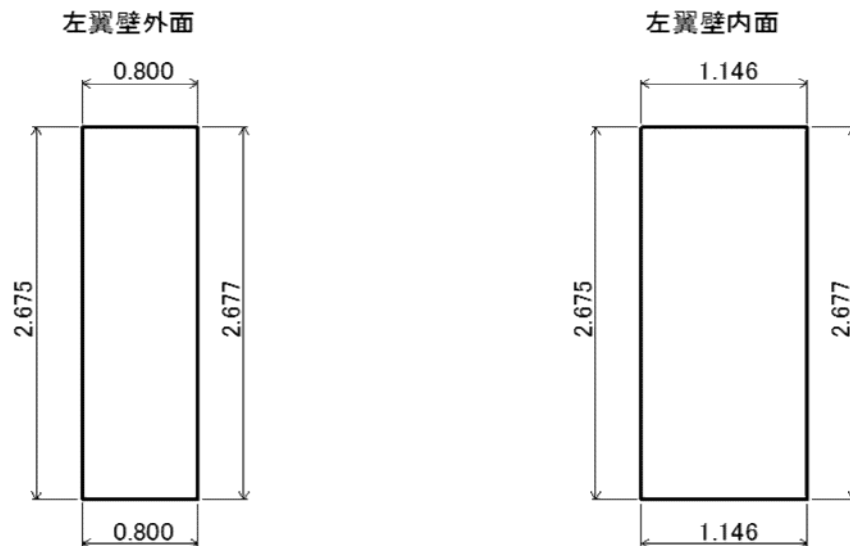
壁厚 Hb = 0.600m

防護柵	8.12+7.94=16.04m	式	1
-----	------------------	---	---

= (2.751 + 2.586 + 2.668 * 4) * 0.600 / 6

= 1.601m³

左翼壁



■□■ 左翼壁 型枠面積 ■□■

$$\text{翼壁厚} \quad \text{WingB} = 0.600\text{m}$$

$$\text{外面面積} \quad \text{GaimenS} = 2.140\text{m}^2$$

$$\text{内面面積} \quad \text{NaimenS} = 3.067\text{m}^2$$

$$\text{側面上部面積} \quad \text{SideTpS} = 1.605\text{m}^2$$

$$\text{側面下部面積} \quad \text{SideBmS} = 0.000\text{m}^2$$

$$\begin{aligned} \text{左翼壁の面積} \quad \text{LWingS} &= \text{GaimenS} + \text{NaimenS} + \text{SideTpS} + \text{SideBmS} \\ &= 2.140 + 3.067 + 1.605 + 0.000 \\ &= 6.811\text{m}^2 \end{aligned}$$

■□■ 左翼壁 コンクリート体積 ■□■

$$\text{外面面積} \quad \text{GaimenS} = 2.140\text{m}^2$$

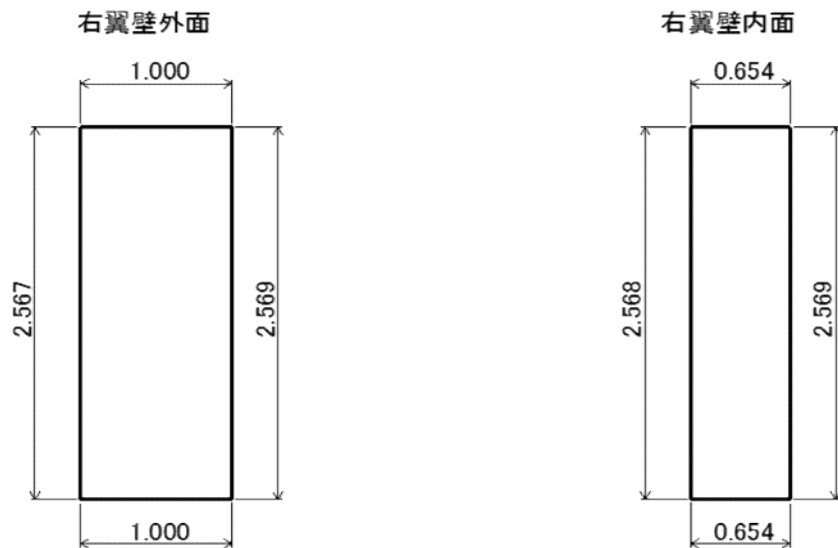
$$\text{内面面積} \quad \text{NaimenS} = 3.067\text{m}^2$$

$$\text{中間面積} \quad \text{MiddleS} = 2.603\text{m}^2$$

$$\text{壁厚} \quad \text{Hb} = 0.600\text{m}$$

$$\begin{aligned} \text{左翼壁の体積} \quad \text{LWingV} &= (\text{GaimenS} + \text{NaimenS} + \text{MiddleS} \times 4) \times \text{Hb} / 6 \\ &= (2.140 + 3.067 + 2.603 \times 4) \times 0.600 / 6 \\ &= 1.562\text{m}^3 \end{aligned}$$

右翼壁



■□■ 右翼壁 型枠面積 ■□■

$$\text{翼壁厚} \quad \text{WingB} = 0.600\text{m}$$

$$\text{外面面積} \quad \text{GaimenS} = 2.569\text{m}^2$$

$$\text{内面面積} \quad \text{NaimenS} = 1.680\text{m}^2$$

$$\text{側面上部面積} \quad \text{SideTpS} = 1.541\text{m}^2$$

$$\text{側面下部面積} \quad \text{SideBmS} = 0.000\text{m}^2$$

$$\begin{aligned} \text{右翼壁の面積} \quad \text{RWingS} &= \text{GaimenS} + \text{NaimenS} + \text{SideTpS} + \text{SideBmS} \\ &= 2.569 + 1.680 + 1.541 + 0.000 \\ &= 5.790\text{m}^2 \end{aligned}$$

■□■ 右翼壁 コンクリート体積 ■□■

$$\text{外面面積} \quad \text{GaimenS} = 2.569\text{m}^2$$

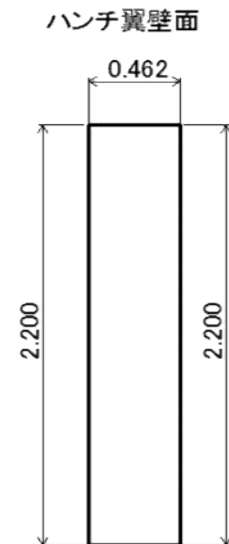
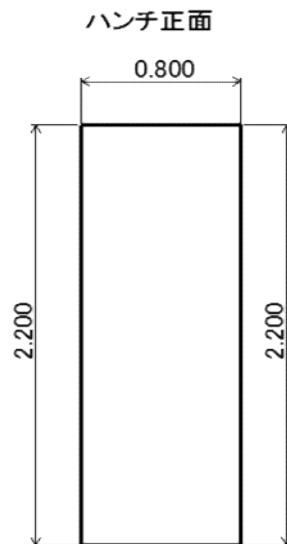
$$\text{内面面積} \quad \text{NaimenS} = 1.680\text{m}^2$$

$$\text{中間面積} \quad \text{MiddleS} = 2.124\text{m}^2$$

$$\text{壁厚} \quad \text{Hb} = 0.600\text{m}$$

$$\begin{aligned} \text{右翼壁の体積} \quad \text{RWingV} &= (\text{GaimenS} + \text{NaimenS} + \text{MiddleS} * 4) * \text{Hb} / 6 \\ &= (2.569 + 1.680 + 2.124 * 4) * 0.600 / 6 \\ &= 1.275\text{m}^3 \end{aligned}$$

左ハンチ



■□■ 左ハンチ 型枠面積 ■□■

$$\text{ハンチ面積 } GaimenS = 1.760\text{m}^2$$

$$\text{翼壁面面積 } NaimenS = 1.016\text{m}^2$$

$$\begin{aligned}\text{左ハンチの面積 } LHantiHS &= GaimenS - NaimenS \\ &= 1.760 - 1.016 \\ &= 0.744\text{m}^2\end{aligned}$$

■□■ 左ハンチ コンクリート体積 ■□■

$$\text{翼壁先端側高 } La = 2.200\text{m}$$

$$\text{翼壁基部側高 } Lb = 2.200\text{m}$$

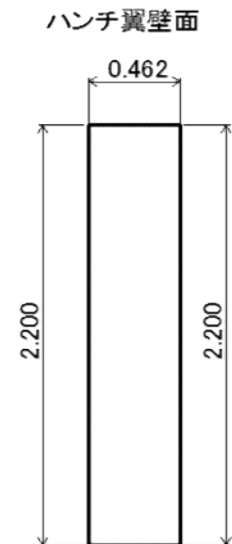
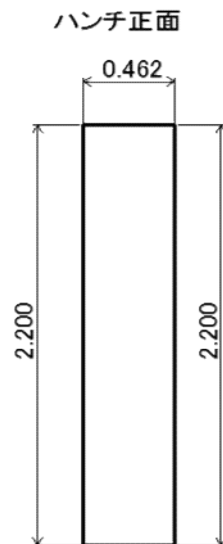
$$\text{本体先端側高 } Lc = 2.200\text{m}$$

$$\text{翼壁面厚 } Ld = 0.462\text{m}$$

$$\text{本体面厚 } Lh = 0.400\text{m}$$

$$\begin{aligned}\text{左ハンチの体積 } LWingHV &= (La + Lb + Lc) * Ld * Lh / 6 \\ &= (2.200 + 2.200 + 2.200) * 0.462 * 0.400 / 6 \\ &= 0.203\text{m}^3\end{aligned}$$

右ハンチ



■□■ 右ハンチ 型枠面積 ■□■

ハンチ面積 $GaimenS = 1.016m^2$

翼壁面面積 $NaimenS = 1.016m^2$

右ハンチの面積 $RHantiHS = GaimenS - NaimenS$
 $= 1.016 - 1.016$
 $= 0.000m^2$

■□■ 右ハンチ コンクリート体積 ■□■

翼壁先端側高 $La = 2.200m$

翼壁基部側高 $Lb = 2.200m$

本体先端側高 $Lc = 2.200m$

翼壁面厚 $Ld = 0.462m$

本体面厚 $Lh = 0.400m$

右ハンチの体積 $RWingHV = (La + Lb + Lc) * Ld * Lh / 6$
 $= (2.200 + 2.200 + 2.200) * 0.462 * 0.400 / 6$
 $= 0.203m^3$

左口翼壁合計

■□■ 型枠面積合計 ■□■

$$\text{土留め壁面積 } \text{DodomeS} = 5.337\text{m}^2$$

$$\text{左翼壁 面積 } \text{LWingS} = 6.811\text{m}^2$$

$$\text{右翼壁 面積 } \text{RWingS} = 5.790\text{m}^2$$

$$\text{左ハンチ面積 } \text{LHantiHS} = 0.744\text{m}^2$$

$$\text{右ハンチ面積 } \text{RHantiHS} = 0.000\text{m}^2$$

$$\text{止水壁 面積 } \text{CutoffWS} = 0.000\text{m}^2$$

$$\begin{aligned}\text{翼壁合計 } \text{WingTotalS} &= \text{DodomeS} + \text{LWingS} + \text{RWingS} + \text{LHantiHS} + \text{RHantiHS} + \text{CutoffWS} \\ &= 5.337 + 6.811 + 5.790 + 0.744 + 0.000 + 0.000 \\ &= 18.682\text{m}^2\end{aligned}$$

■□■ コンクリート体積合計 ■□■

$$\text{土留め壁体積 } \text{DodomeV} = 1.601\text{m}^3$$

$$\text{左翼壁 体積 } \text{LWingV} = 1.562\text{m}^3$$

$$\text{右翼壁 体積 } \text{RWingV} = 1.275\text{m}^3$$

$$\text{左ハンチ体積 } \text{LHantiHV} = 0.203\text{m}^3$$

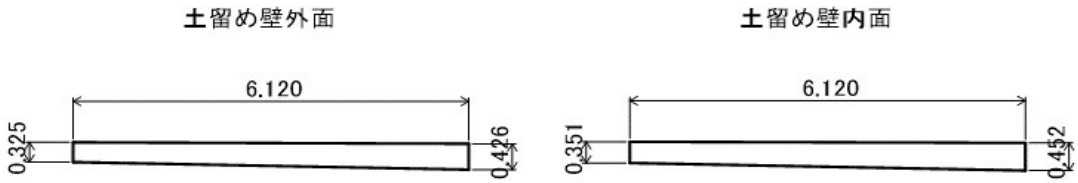
$$\text{右ハンチ体積 } \text{RHantiHV} = 0.203\text{m}^3$$

$$\text{止水壁 体積 } \text{CutoffWV} = 0.000\text{m}^3$$

$$\begin{aligned}\text{翼壁合計 } \text{WingTotalV} &= \text{DodomeV} + \text{LWingV} + \text{RWingV} + \text{LHantiHV} + \text{RHantiHV} + \text{CutoffWV} \\ &= 1.601 + 1.562 + 1.275 + 0.203 + 0.203 + 0.000 \\ &= 4.844\text{m}^3\end{aligned}$$

3.4.2 右口翼壁

土留め壁



■□■ 土留め壁 型枠面積 ■□■

土留側面長 SideLng = 0.693m
外面面積 GaimenS = 2.297m²
内面面積 NaimenS = 2.459m²
左側面面積 SideLS = 0.000m²
右側面面積 SideRS = 0.000m²
土留め壁の面積 DodomeS = GaimenS + NaimenS + SideLS + SideRS
= 2.297+ 2.459 + 0.000 + 0.000
= 4.756m²

■□■ 土留め壁 コンクリート体積 ■□■

929

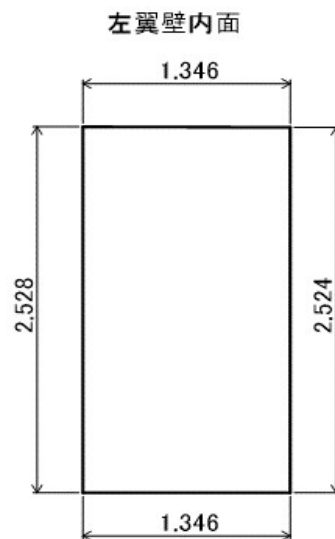
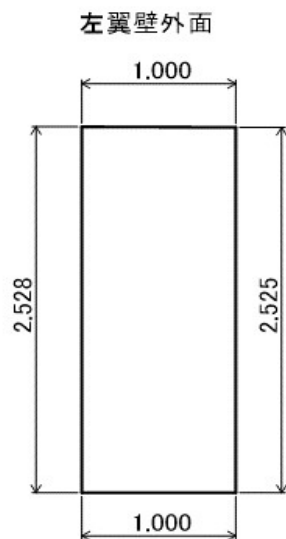
外面面積 GaimenS = 2.297m²
内面面積 NaimenS = 2.459m²
中間面積 MiddleS = 2.378m²

土留め壁の体積 DodomeV = (GaimenS + NaimenS + MiddleS * 4) * Hb / 6

防護柵	8.12+7.94=16.04m	式	1
-----	------------------	---	---

= 1.427m³

左翼壁



■□■ 左翼壁 型枠面積 ■□■

$$\text{翼壁厚} \quad \text{WingB} = 0.600\text{m}$$

$$\text{外面面積} \quad \text{GaimenS} = 2.526\text{m}^2$$

$$\text{内面面積} \quad \text{NaimenS} = 3.400\text{m}^2$$

$$\text{側面上部面積} \quad \text{SideTpS} = 1.517\text{m}^2$$

$$\text{側面下部面積} \quad \text{SideBmS} = 0.000\text{m}^2$$

$$\begin{aligned} \text{左翼壁の面積} \quad \text{LWingS} &= \text{GaimenS} + \text{NaimenS} + \text{SideTpS} + \text{SideBmS} \\ &= 2.526 + 3.400 + 1.517 + 0.000 \\ &= 7.442\text{m}^2 \end{aligned}$$

■□■ 左翼壁 コンクリート体積 ■□■

$$\text{外面面積} \quad \text{GaimenS} = 2.526\text{m}^2$$

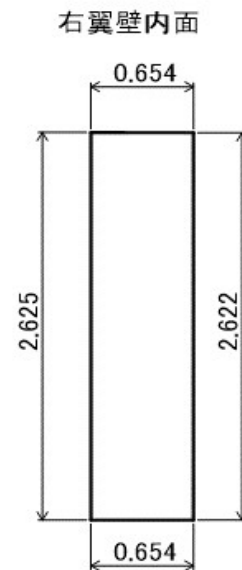
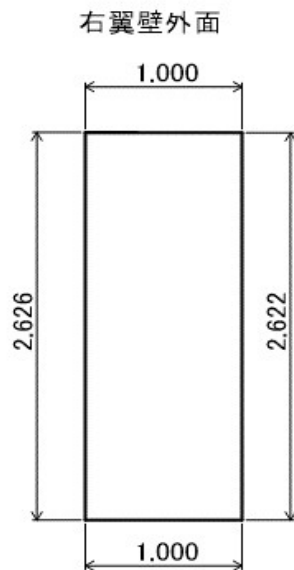
$$\text{内面面積} \quad \text{NaimenS} = 3.400\text{m}^2$$

$$\text{中間面積} \quad \text{MiddleS} = 2.963\text{m}^2$$

$$\text{壁厚} \quad \text{Hb} = 0.600\text{m}$$

$$\begin{aligned} \text{左翼壁の体積} \quad \text{LWingV} &= (\text{GaimenS} + \text{NaimenS} + \text{MiddleS} \times 4) \times \text{Hb} / 6 \\ &= (2.526 + 3.400 + 2.963 \times 4) \times 0.600 / 6 \\ &= 1.778\text{m}^3 \end{aligned}$$

右翼壁



■□■ 右翼壁 型枠面積 ■□■

$$\text{翼壁厚} \quad \text{WingB} = 0.600\text{m}$$

$$\text{外面面積} \quad \text{GaimenS} = 2.625\text{m}^2$$

$$\text{内面面積} \quad \text{NaimenS} = 1.716\text{m}^2$$

$$\text{側面上部面積} \quad \text{SideTpS} = 1.573\text{m}^2$$

$$\text{側面下部面積} \quad \text{SideBmS} = 0.000\text{m}^2$$

$$\begin{aligned} \text{右翼壁の面積} \quad \text{RWingS} &= \text{GaimenS} + \text{NaimenS} + \text{SideTpS} + \text{SideBmS} \\ &= 2.625 + 1.716 + 1.573 + 0.000 \\ &= 5.914\text{m}^2 \end{aligned}$$

■□■ 右翼壁 コンクリート体積 ■□■

$$\text{外面面積} \quad \text{GaimenS} = 2.625\text{m}^2$$

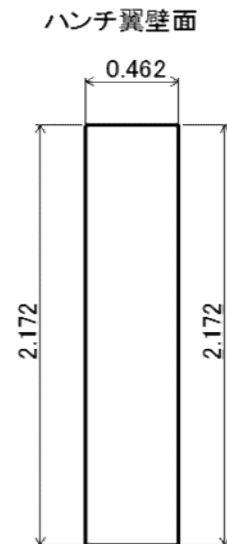
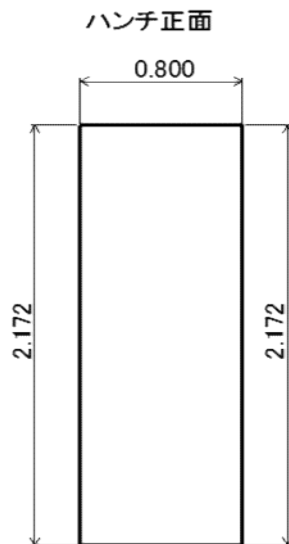
$$\text{内面面積} \quad \text{NaimenS} = 1.716\text{m}^2$$

$$\text{中間面積} \quad \text{MiddleS} = 2.170\text{m}^2$$

$$\text{壁厚} \quad \text{Hb} = 0.600\text{m}$$

$$\begin{aligned} \text{右翼壁の体積} \quad \text{RWingV} &= (\text{GaimenS} + \text{NaimenS} + \text{MiddleS} * 4) * \text{Hb} / 6 \\ &= (2.625 + 1.716 + 2.170 * 4) * 0.600 / 6 \\ &= 1.302\text{m}^3 \end{aligned}$$

左ハンチ



■□■ 左ハンチ 型枠面積 ■□■

$$\text{ハンチ面積 } GaimenS = 1.738\text{m}^2$$

$$\text{翼壁面面積 } NaimenS = 1.003\text{m}^2$$

$$\begin{aligned}\text{左ハンチの面積 } LHantiHS &= GaimenS - NaimenS \\ &= 1.738 - 1.003 \\ &= 0.734\text{m}^2\end{aligned}$$

■□■ 左ハンチ コンクリート体積 ■□■

$$\text{翼壁先端側高 } La = 2.172\text{m}$$

$$\text{翼壁基部側高 } Lb = 2.172\text{m}$$

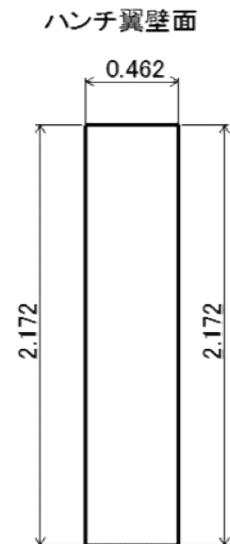
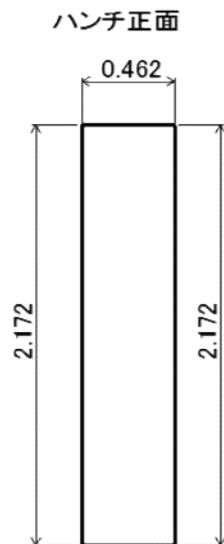
$$\text{本体先端側高 } Lc = 2.172\text{m}$$

$$\text{翼壁面厚 } Ld = 0.462\text{m}$$

$$\text{本体面厚 } Lh = 0.400\text{m}$$

$$\begin{aligned}\text{左ハンチの体積 } LWingHV &= (La + Lb + Lc) * Ld * Lh / 6 \\ &= (2.172 + 2.172 + 2.172) * 0.462 * 0.400 / 6 \\ &= 0.201\text{m}^3\end{aligned}$$

右ハンチ



■□■ 右ハンチ 型枠面積 ■□■

ハンチ面積 $GaimenS = 1.003m^2$

翼壁面面積 $NaimenS = 1.003m^2$

右ハンチの面積 $RHantiHS = GaimenS - NaimenS$
 $= 1.003 - 1.003$
 $= 0.000m^2$

■□■ 右ハンチ コンクリート体積 ■□■

翼壁先端側高 $La = 2.172m$

翼壁基部側高 $Lb = 2.172m$

本体先端側高 $Lc = 2.172m$

翼壁面厚 $Ld = 0.462m$

本体面厚 $Lh = 0.400m$

右ハンチの体積 $RWingHV = (La + Lb + Lc) * Ld * Lh / 6$
 $= (2.172 + 2.172 + 2.172) * 0.462 * 0.400 / 6$
 $= 0.201m^3$

右口翼壁合計

■□■ 型枠面積合計 ■□■

$$\text{土留め壁面積 } \text{DodomeS} = 4.756\text{m}^2$$

$$\text{左翼壁 面積 } \text{LWingS} = 7.442\text{m}^2$$

$$\text{右翼壁 面積 } \text{RWingS} = 5.914\text{m}^2$$

$$\text{左ハンチ面積 } \text{LHantiHS} = 0.734\text{m}^2$$

$$\text{右ハンチ面積 } \text{RHantiHS} = 0.000\text{m}^2$$

$$\text{止水壁 面積 } \text{CutoffWS} = 0.000\text{m}^2$$

$$\begin{aligned}\text{翼壁合計 } \text{WingTotalS} &= \text{DodomeS} + \text{LWingS} + \text{RWingS} + \text{LHantiHS} + \text{RHantiHS} + \text{CutoffWS} \\ &= 4.756 + 7.442 + 5.914 + 0.734 + 0.000 + 0.000 \\ &= 18.847\text{m}^2\end{aligned}$$

■□■ コンクリート体積合計 ■□■

$$\text{土留め壁体積 } \text{DodomeV} = 1.427\text{m}^3$$

$$\text{左翼壁 体積 } \text{LWingV} = 1.778\text{m}^3$$

$$\text{右翼壁 体積 } \text{RWingV} = 1.302\text{m}^3$$

$$\text{左ハンチ体積 } \text{LHantiHV} = 0.201\text{m}^3$$

$$\text{右ハンチ体積 } \text{RHantiHV} = 0.201\text{m}^3$$

$$\text{止水壁 体積 } \text{CutoffWV} = 0.000\text{m}^3$$

$$\begin{aligned}\text{翼壁合計 } \text{WingTotalV} &= \text{DodomeV} + \text{LWingV} + \text{RWingV} + \text{LHantiHV} + \text{RHantiHV} + \text{CutoffWV} \\ &= 1.427 + 1.778 + 1.302 + 0.201 + 0.201 + 0.000 \\ &= 4.908\text{m}^3\end{aligned}$$