設 計 数 量 総 括 表

費 目	工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	設計数量	備 考
物揚場(55)(56) 護岸(53)(54)	撤去工	付属品撤去	係船曲柱	5t型	基	13	13	流用0基
			係船環	φ125	基	11	11	流用0基
			車止め	150H	m	51.5	52	流用(3.5m)0本 (4.0m)2本
			防舷材	200H×1000L	基	12	12	流用2基
			ゴム製梯子		基	1	1	流用0基
		コンクリート舗装撤去	舗装版破砕	t=20cm	m²	524.2	524	
		構造物撤去	コンクリート取壊し	無筋構造	m³	29.0	29	
				有筋構造	m³	71.8	72	
		廃棄物処理	運搬	コンクリート殻(無筋)	m³	133.8	134	
				コンクリート殻(有筋)	m³	71.8	72	
			処理	コンクリート殻(無筋)	t	307.8	308	
				コンクリート殻(有筋)	t	175.8	176	
		鋼矢板撤去	鋼矢板切断	水中 SP-Ⅳ	m	123.2	123	
			鋼矢板スクラップ質量	SP-Ⅳ SYW295	t	32.4	32.4	
	床掘工	合計		土砂	m³	3577.8	3600	
				石材	m³	306.7	310	
		床掘(一次)		土砂	m³	778.3		
				石材	m³	273.9		
		床掘(二次)		土砂	m³	1038.5		
				石材	m³	23.6		
		床掘(三次)		土砂	m³	441.5		
				石材	m³	9.2		
		床掘(四次)		土砂	m³	1176.4		
				余堀	m³	143.1		
	基礎工	基礎捨石		50～200kg内外	m³	31.8	32	
		基礎捨石	本均し	± 5cm 水中	m²	14.0	14	
			荒均し	±50cm 水中	m²	30.3	30	
	本体工	鋼矢板工	鋼矢板	SYW295	t	122.3	122	
			重防食	ウレタンエラストマー	m²	86.4	86	
			鋼矢板油圧圧入	Nmax≦25 圧入長 L=9m以下	枚	14	14	

設 計 数 量 総 括 表

費 目	工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	設計数量	備 考
				Nmax≦25 打込長 L=12m以下	枚	85	85	
	矢板防食工	電気防食	陽極取付	取付金具製作	組	15	15	
				取付金具取付	組	15	15	
				陽極取付2.0A×30年	個	15	15	
			電位測定装置取付		個	2	2	
	上部工	重力式上部工	場所打コンクリート	18-8-40BB	m^3	9.9	10	
			型枠		m^2	28.3	28	
			目地材	エラスタイト t=10mm	m^2	2.1	2	
			水中コンクリート	30-15-40BB	m^3	6.1	6	
			型枠		m^2	13.7	14	
			漏洩防止シート		m^2	13.4	13	
		矢板上部工	場所打コンクリート	24-8-25BB	m^3	36.5	37	
			型枠		m^2	78.2	78	
			目地材	エラスタイト t=10mm	m^2	3.7	4	
			水中コンクリート	40-15-25BB	m^3	35.5	36	
			型枠		m^2	74.6	75	
			底型枠		m^2	29.9	30	
			漏洩防止シート		m^2	177.6	178	
			支保工	ブラケット支保	m	60.2	60	
			鉄筋	D13 SD295	kg	1615.1	1615	
			現場溶接	水中 D13 K形フレア 鉄筋＋鋼矢板 横向き	m	42.0	42	
				陸上 D13 K形フレア 鉄筋＋鋼矢板 横向き	m	0.4	0.4	
	被覆・根固工	被覆石		500kg内外	m^3	8.3	8	
		被覆石	均し	±50cm 水中	m^2	18.7	19	
	裏込・裏埋工	裏込石		栗石(50～150mm)	m^3	88.5	89	
		裏込石	均し	± 5cm 陸上	m^2	40.8	41	
		砕石		RC-40	m^3	58.1	58	
	舗装工	コンクリート舗装	舗装面積	コンクリート t=20cm 基礎砕石 t=20cm	m^2	566.7	567	
			型枠	t=20cm	m	148.7	149	
			目地	t=20cm	m	314.6	315	

設 計 数 量 総 括 表

費 目	工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	設計数量	備 考
			鉄網	D6-150×150	㎡	521.4	521	
	付属工	係船曲柱		50kN型	基	11	11	
		係船環		φ125	本	10	10	
		車止め	新規	150H×4000L	本	2	2	
				150H×3500L	本	4	4	
				150H×2500L	本	3	3	
				150H×2000L	本	3	3	
				150H×1500L	本	1	1	
			流用	150H×4000L	本	7	7	アンカーは新規
		コーナー材			m	47.8	48	
		防舷材	新規	V-200H×1000L	基	13	13	
			流用	V-200H×1000L	基	2	2	アンカーは新規
		ゴム製梯子		200H×900L	基	1	1	
		補助梯子		200H×600L	基	1	1	

撤去工 総括表

種　　別	細　　別	規　　格	単 位	数 量	備　　考
付属品撤去	係船曲柱	5t型	基	13	流用0基
	係船環	φ125	基	11	流用0基
	車止め	150H	m	51.5	流用(3.5m)0本 (4.0m)2本
	防舷材	200H×1000L	基	12	流用2基
	ゴム製梯子		基	1	流用0基
コンクリート舗装撤去	舗装版破砕	t=20cm	m^2	524.2	
構造物撤去	コンクリート取壊し	無筋構造	m^3	29.0	
		有筋構造	m^3	71.8	
廃棄物処理	運搬	コンクリート殻(無筋)	m^3	133.8	
		コンクリート殻(有筋)	m^3	71.8	
	処理	コンクリート殻(無筋)	t	307.8	
		コンクリート殻(有筋)	t	175.8	
鋼矢板撤去	鋼矢板切断	水中 SP-Ⅳ	m	123.2	
	鋼矢板スクラップ質量	SP-Ⅳ SYW295	t	32.4	

撤去工

・付属品撤去

係船曲柱(5t型)撤去

n=　13　基　　(　流用　0　基　)

係船環(φ125)撤去

n=　11　基　　(　流用　0　基　)

車止め(150H)撤去

L=	3.50	m	×	1	本	=	3.50	(　流用　0　本　)
L=	4.00	m	×	12	本	=	48.00	(　流用　2　本　)
						ΣL =	51.50	m

防舷材[200H×1000L]撤去

n=　12　基　　(　流用　2　基　)

ゴム製梯子撤去

n=　1　基　　(　流用　0　基　)

・コンクリート舗装撤去

舗装版破砕(t=20cm)

A= 撤去工詳細図(1)より　　= 524.2 m²

・構造物撤去

コンクリート取壊し(無筋構造)

[撤去①]

V= 0.5×0.9　　= 0.45

[撤去②]

V= 2.8×3.1　　= 8.68

[撤去⑤]

V= 1.9×9.1　　= 17.29

[撤去⑥]

V= 0.6×2.0　　= 1.20

[撤去⑦]

V= 0.4×3.4　　= 1.36

ΣV = 28.98 m³

コンクリート取壊し(有筋構造)

[撤去③]

V= 0.8×1.2 = 0.96

[撤去④]

V= 1.2×59.0 = 70.80

ΣV = 71.76 m³

・廃棄物処理

運搬

コンクリート殻(無筋)

[舗装版破砕]

V= 524.2 × 0.20 = 104.84

[構造物撤去]

V= コンクリート取壊し(無筋構造)より = 28.98

ΣV = 133.82 m³

コンクリート殻(有筋)

[構造物撤去]

V= コンクリート取壊し(有筋構造)より = 71.76 m³

処理

コンクリート殻(無筋)

W= 133.82 × 2.3 = 307.79 t

コンクリート殻(有筋)

W= 71.76 × 2.45 = 175.81 t

・鋼矢板撤去

鋼矢板切断

位置	形状寸法	1枚当り切断長 (m/枚)	枚数 (枚)	切断長 (m)
鋼矢板①	SP-Ⅳ	0.81	5	4.1
鋼矢板②		0.81	147	119.1
合計				123.2

鋼矢板スクラップ質量

位置	形状寸法	単位質量 (kg/m)	スクラップ長 (m)	枚数 (枚)	スクラップ (kg)
鋼矢板①	SP-Ⅳ	76.1	2.7	5	1027.4
鋼矢板②		76.1	2.8	147	31322.8
				合計	32350.2
					32.4t

床掘工 総括表

種　　別	細　　別	規　　格	単 位	数 量	備　　考
床掘(一次)		土砂	m^3	778.3	
		石材	m^3	273.9	
床掘(二次)		土砂	m^3	1038.5	
		石材	m^3	23.6	
床掘(三次)		土砂	m^3	441.5	
		石材	m^3	9.2	
床掘(四次)		土砂	m^3	1176.4	
		余堀	m^3	143.1	

床掘(一次)［土砂］

測　点	距 離	断面積	平 均	体 積	摘　要
ANo. 0 ’ -7.8		1.5			
ANo. 0 ’ -7.2	0.6	1.1 4.6	1.30	0.8	
ANo. 0 ’ -6.3	0.9	2.7 6.9	3.65	3.3	
ANo. 0 ’ -4.0	2.3	1.8	4.35	10.0	
ANo. 0 ’ -2.0	2.0	1.8	1.80	3.6	
ANo. 0 ’ -1.4	0.6	0.3	1.05	0.6	
ANo. 0 +1.4		0.0			
ANo. 0 +7.8	6.4	8.1	4.05	25.9	ANo.1より
ANo. 1	2.2	8.1	8.10	17.8	
ANo. 2	10.0	8.2	8.15	81.5	
ANo. 2 +1.7	1.7	8.2	8.20	13.9	ANo.2より
ANo. 2 +2.6	0.9	11.8	10.00	9.0	ANo.3より
ANo. 3	7.4	11.8	11.80	87.3	
ANo. 4	10.0	12.2	12.00	120.0	
ANo. 4 +1.6	1.6	12.2 15.5	12.20	19.5	ANo.4より ANo.4+7.7より
ANo. 4 +7.7	6.1	15.5	15.50	94.6	
ANo. 5	2.3	15.5	15.50	35.7	
ANo. 5 +6.2	6.2	14.6	15.05	93.3	
ANo. 6	3.8	11.9 13.4	13.25	50.4	
ANo. 6 +0.3	0.3	13.2	13.30	4.0	
ANo. 6 +1.2	0.9	12.2	12.70	11.4	
ANo. 7	8.8	5.1	8.65	76.1	
ANo. 7 +4.5	4.5	3.6	4.35	19.6	
合　計				778.3	

床掘(一次) [石材]

測　　点	距 離	断面積	平 均	体 積	摘　　要
ANo. 0 ' -6.3		2.8			
ANo. 0 ' -4.0	2.3	2.7	2.75	6.3	
ANo. 0 ' -3.2	0.8	1.9	2.30	1.8	
ANo. 0 +1.4		0.0			
ANo. 0 +7.8	6.4	4.6	2.30	14.7	ANo.1より
ANo. 1	2.2	4.6	4.60	10.1	
ANo. 2	10.0	4.8	4.70	47.0	
ANo. 3	10.0	4.7	4.75	47.5	
ANo. 4	10.0	4.8	4.75	47.5	
ANo. 4 +7.7	7.7	4.9	4.85	37.3	
ANo. 5	2.3	4.9	4.90	11.3	
ANo. 5 +6.2	6.2	5.1	5.00	31.0	
ANo. 6	3.8	5.1	5.10	19.4	
合　　計				273.9	

床掘(二次)［土砂］

測　　点	距 離	断面積	平 均	体 積	摘　　要
ANo. 0 ’ -7.2		4.4			ANo.0’-6.3より
ANo. 0 ’ -6.3	0.9	4.4 13.9	4.40	4.0	
ANo. 0 ’ -5.8	0.5	13.9	13.90	7.0	ANo.0’-6.3より
ANo. 0 ’ -5.2	0.6	16.4	15.15	9.1	ANo.0’-4.0より
ANo. 0 ’ -4.0	1.2	16.4	16.40	19.7	
ANo. 0 ’ -3.4	0.6	16.4	16.40	9.8	ANo.0’-4.0より
ANo. 0 ’ -2.0	1.4	18.7	17.55	24.6	
ANo. 0 ’ -1.4	0.6	16.0	17.35	10.4	
ANo. 0 ’	1.4	11.0	13.50	18.9	
ANo. 0 ’ +4.6	4.6	0.0	5.50	25.3	
ANo. 0 -4.6		0.0			
ANo. 0	4.6	9.8	4.90	22.5	
ANo. 0 +1.4	1.4	15.8	12.80	17.9	
ANo. 1	8.6	12.6	14.20	122.1	
ANo. 2	10.0	1.4	7.00	70.0	
ANo. 3	10.0	3.1	2.25	22.5	
ANo. 4	10.0	17.7	10.40	104.0	
ANo. 4 +7.7	7.7	29.4	23.55	181.3	
ANo. 5	2.3	29.4	29.40	67.6	
ANo. 5 +6.2	6.2	25.7	27.55	170.8	
ANo. 6	3.8	16.5 16.4	21.10	80.2	
ANo. 6 +0.3	0.3	15.3	15.85	4.8	
ANo. 6 +1.2	1.2	11.8	14.10	16.9	

床掘(二次)［土砂］

測　　点	距 離	断面積	平 均	体 積	摘　　要
ANo.　　6　　+4.1	3.8	0.0	7.65	29.1	
合　　計				1038.5	

床掘(二次) [石材]

測　　点	距 離	断面積	平 均	体 積	摘　　要
ANo.　　0 ’　　-6.3		6.8			
ANo.　　0 ’　　-4.0	2.3	6.6	6.70	15.4	
ANo.　　0 ’　　-2.0	2.0	1.6	4.10	8.2	
合　　計				23.6	

床掘(三次)［土砂］

測　点	距 離	断面積	平 均	体 積	摘　要
ANo. 0 ’ -7.2		0.5			ANo.0’-6.3より
ANo. 0 ’ -6.3	0.9	0.5 4.1	0.50	0.5	
ANo. 0 ’ -4.2	2.1	5.3	4.70	9.9	ANo.0’-4.0より
ANo. 0 ’ -4.0	0.2	5.3	5.30	1.1	
ANo. 0 ’ -2.0	2.0	8.5	6.90	13.8	
ANo. 0 ’ -1.4	0.6	8.1	8.30	5.0	
ANo. 0 ’	1.4	6.6	7.35	10.3	
ANo. 0 ’ +5.4	5.4	0.0	3.30	17.8	
ANo. 0 -5.4		0.0			
ANo. 0	5.4	5.6	2.80	15.1	
ANo. 0 +0.5	0.5	6.1	5.85	2.9	
ANo. 1	9.5	4.8	5.45	51.8	
ANo. 2	10.0	2.5	3.65	36.5	
ANo. 3	10.0	3.1	2.80	28.0	
ANo. 4	10.0	6.0	4.55	45.5	
ANo. 4 +7.7	7.7	7.0	6.50	50.1	
ANo. 5	2.3	7.0	7.00	16.1	
ANo. 5 +2.0	2.0	7.0	7.00	14.0	ANo.5より
ANo. 5 +3.0	1.0	6.0	6.50	6.5	ANo.5+6.2より
ANo. 5 +6.2	3.2	6.0 6.3	6.00	19.2	
ANo. 5 +9.3	3.1	6.3	6.30	19.5	ANo.5+6.2より
ANo. 6	0.7	9.4 8.9	7.85	5.5	
ANo. 6 +0.3	0.3	12.3	10.60	3.2	

床掘(三次)［土砂］

測　　点	距 離	断面積	平 均	体 積	摘　　要
ANo. 6 +1.2	0.9	8.6	10.45	9.4	
ANo. 7	8.8	3.7	6.15	54.1	
ANo. 7 +3.1	3.1	0.0	1.85	5.7	
合　　計				441.5	

床掘(三次) [石材]

測　　点	距 離	断面積	平 均	体 積	摘　　要
ANo. 0 ' -6.3		0.8			
ANo. 0 ' -4.0	2.3	3.0	1.90	4.4	
ANo. 0 ' -2.0	2.0	0.0	1.50	3.0	
ANo. 5 +9.3		0.0			
ANo. 6	0.7	3.8 3.5	1.90	1.3	
ANo. 6 +0.3	0.3	0.0	1.75	0.5	
合　　計				9.2	

床掘(四次)［土砂］

測　点	距 離	断面積	平 均	体 積	摘　要
ANo. 0 ’ -7.2		0.5			ANo.0’-6.3より
ANo. 0 ’ -6.3	0.9	0.5 10.2	0.50	0.5	
ANo. 0 ’ -4.0	2.3	10.2	10.20	23.5	
ANo. 0 ’ -3.3	0.7	10.2	10.20	7.1	ANo.0’-4.0より
ANo. 0 ’ -2.0	1.3	16.1	13.15	17.1	
ANo. 0 ’ -0.2	1.8	25.5	20.80	37.4	ANo.0’より
ANo. 0 ’	0.2	25.5	25.50	5.1	
ANo. 0 ’ +9.5	9.5	0.0	12.75	121.1	
ANo. 0 -9.5		0.0			
ANo. 0	9.5	18.9	9.45	89.8	
ANo. 1	10.0	12.9	15.90	159.0	
ANo. 2	10.0	11.7	12.30	123.0	
ANo. 3	10.0	12.9	12.30	123.0	
ANo. 4	10.0	23.9	18.40	184.0	
ANo. 4 +7.7	7.7	23.6 13.1	23.75	182.9	
ANo. 5	2.3	10.6	11.85	27.3	
ANo. 5 +6.2	6.2	5.4	8.00	49.6	
ANo. 6	3.8	2.7	4.05	15.4	
ANo. 6 +0.3	0.3	2.5	2.60	0.8	
ANo. 6 +1.2	0.9	1.8	2.15	1.9	
ANo. 7	8.8	0.0	0.90	7.9	
合　計				1176.4	

床掘(四次) [余堀]

測　　点	距 離	断面積	平 均	体 積	摘　　要
ANo.　0 ’　-0.2		2.4			ANo.0’より
ANo.　0 ’	0.2	2.4	2.40	0.5	
ANo.　0 ’　+9.5	9.5	0.0	1.20	11.4	
ANo.　0　-9.5		0.0			
ANo.　0	9.5	2.5	1.25	11.9	
ANo.　1	10.0	2.5	2.50	25.0	
ANo.　2	10.0	2.5	2.50	25.0	
ANo.　3	10.0	2.5	2.50	25.0	
ANo.　4	10.0	2.5	2.50	25.0	
ANo.　4　+7.7	7.7	2.5	2.50	19.3	
合　　計				143.1	

基礎工 総括表

種　　別	細　　別	規　　格	単 位	数 量	備　　考
基礎捨石		50～200kg内外	m^3	31.8	
基礎捨石	本均し	± 5cm 水中	m^2	14.0	
	荒均し	±50cm 水中	m^2	30.3	

基礎捨石(50～200kg内外)

測　点			距 離	断面積	平 均	体 積	摘　要
ANo.	0＇	-5.9		0.0			
ANo.	0＇	-4.0	1.9	5.4	2.70	5.1	
ANo.	0＇	-2.0	2.0	0.9	3.15	6.3	
ANo.	0＇	-1.1	0.9	0.0	0.45	0.4	
ANo.	5	+3.7		0.0			
ANo.	5	+5.2	1.5	3.7	1.85	2.8	ANo.5+6.2より
ANo.	5	+6.2	1.0	3.7	3.70	3.7	
ANo.	5	+9.3	3.1	3.7	3.70	11.5	ANo.5+6.2より
ANo.	6		0.7	1.4 1.3	2.55	1.8	
ANo.	6	+0.3	0.3	0.0	0.65	0.2	
合　計						31.8	

基礎捨石 本均し(±5cm) 水中

測　　点	距 離	断面長	平 均	面 積	摘　　要
ANo. 0' -6.3		1.8			
ANo. 0' -4.0	2.3	1.8	1.80	4.1	
ANo. 0' -3.5	0.5	1.8	1.80	0.9	ANo.0'-4.0より
ANo. 5 +5.7		1.9			ANo.5+6.2より
ANo. 5 +6.2	0.5	1.9	1.90	1.0	
ANo. 6	3.8	1.9 1.5	1.90	7.2	
ANo. 6 +0.3	0.3	1.5	1.50	0.5	
ANo. 6 +0.7	0.4	0.0	0.75	0.3	
合　　計				14.0	

基礎捨石 荒均し(±50cm) 水中

測　点	距 離	断面長	平 均	面 積	摘　要
ANo. 0' -6.3		2.4			
ANo. 0' -4.0	2.3	2.4	2.40	5.5	
ANo. 0' -3.5	0.5	2.4	2.40	1.2	
ANo. 0' -2.0	1.5	1.9	2.15	3.2	
ANo. 0' -1.1	0.9	1.0	1.45	1.3	床掘工基礎工平面図(2)より
ANo. 5 +3.7		2.0			床掘工基礎工平面図(2)より
ANo. 5 +5.2	1.5	3.6	2.80	4.2	
		3.6			ANo.5+5.2より
ANo. 5 +5.7	0.5	2.6	3.60	1.8	ANo.5+6.2より
ANo. 5 +6.2	0.5	2.6	2.60	1.3	
ANo. 6	3.8	2.6	2.60	9.9	
ANo. 6 +0.3	0.3	2.6	2.60	0.8	
ANo. 6 +0.7	0.4	2.6	2.60	1.0	ANo.6+0.3より
ANo. 6 +0.8	0.1	0.0	1.30	0.1	
合　計				30.3	

本体工 総括表

種　　別	細　　別	規　　格	単 位	数 量	備　　考
鋼矢板工	鋼矢板	SYW295	t	122.3	
	重防食	ウレタンエラストマー	m^2	86.4	
	鋼矢板油圧圧入	Nmax≦25 圧入長 L=9m以下	枚	14	
		Nmax≦25 打込長 L=12m以下	枚	85	

本体工

鋼矢板工

鋼矢板(SYW295)

矢板番号	形状寸法	単位質量 (kg/m)	長さ (m)	1枚当り質量 (kg)	枚数 (枚)	質量 (kg)
87～99	SP-Ⅱw	61.8	8.50	525.3	13	6828.9
1～5	SP-Ⅲw	81.6	12.00	979.2	5	4896.0
86			8.50	693.6	1	693.6
7～85	SP-Ⅳw	106.0	13.00	1378.0	79	108862.0
6	異形(Ⅲw)	81.6	12.00	979.2	1	979.2
				合計	99	122259.7
						122.3t

重防食(ウレタンエラストマー)

矢板番号	形状寸法	単位面積 (m^2/m/枚)	長さ (m)	1枚当り面積 (m^2)	枚数 (枚)	被覆面積 (m^2)
87～99	SP-Ⅱw	0.71	1.10	0.78	13	10.1
1～5,86	SP-Ⅲw	0.78	1.10	0.86	6	5.2
7～85	SP-Ⅳw	0.81	1.10	0.89	79	70.3
6	異形(Ⅲw)凸面	0.72	1.10	0.79	1	0.8
				合計	99	86.4

鋼矢板油圧圧入[Nmax≦25]

矢板番号	形状寸法	枚数	
		[圧入長9m以下]	[圧入長12m以下]
1～5	SP-Ⅲw	-	5
6	異形(Ⅲw)	-	1
7～85	SP-Ⅳw	-	79
86	SP-Ⅲw	1	-
87～99	SP-Ⅱw	13	-
合計		14	85

矢板防食工 総括表

種　　別	細　　別	規　　格	単 位	数　量	備　　考
電気防食	陽極取付	取付金具製作	組	15	
		取付金具取付	組	15	
		陽極取付 2.0A×30年	個	15	
	電位測定装置取付		個	2	

矢板防食工

電気防食工

・陽極取付

［取付金具製作］

n=　　15 組

［取付金具取付］

n=　　15 組

［陽極取付 2.0A×30年］

n=　　15 個

・電位測定装置取付

n=　　2 個

上部工 総括表

種　　別	細　　別	規　　格	単 位	数 量	備　　考
重力式上部工	場所打コンクリート	18-8-40BB	m^3	9.9	
	型枠		m^2	28.3	
	目地材	エラスタイト t=10mm	m^2	2.1	
	水中コンクリート	30-15-40BB	m^3	6.1	
	型枠		m^2	13.7	
	漏洩防止シート		m^2	13.4	
矢板上部工	場所打コンクリート	24-8-25BB	m^3	36.5	
	型枠		m^2	78.2	
	目地材	エラスタイト t=10mm	m^2	3.7	
	水中コンクリート	40-15-25BB	m^3	35.5	
	型枠		m^2	74.6	
	底型枠		m^2	29.9	
	漏洩防止シート		m^2	177.6	
	支保工	ブラケット支保	m	60.2	
	鉄筋	D13 SD295	kg	1615.1	
	現場溶接	水中 D13 K形フレア 鉄筋＋鋼矢板 横向き	m	42.0	
		陸上 D13 K形フレア 鉄筋＋鋼矢板 横向き	m	0.4	

上部工

重力式上部工

場所打コンクリート

V= 1/2×(0.396+0.365)×2.29	=	0.871	
V= 1/2×(0.850+1.427)×4.81	=	5.476	
V= 1/2×(1.427+0.500)×0.19	=	0.183	
V= 0.250×13.30	=	3.325	
	ΣV =	9.855	m^3

型枠

［側面］

A= 1/2×(1.460+1.360)×2.29	=	3.229	
A= 1/2×(1.700+2.854)×4.81	=	10.952	
A= 1/2×(2.854+1.000)×0.19	=	0.366	
A= 1.000×13.30	=	13.300	

［妻面］

A= 0.500×1	=	0.500	
	ΣA =	28.347	m^2

目地材(エラスタイト t=10mm)

A= 0.396+0.365+0.850+0.250×2	=	2.111	m^2

水中コンクリート

V= 0.800×2.29	=	1.832	
V= 0.900×4.63	=	4.167	
V= 1/2×0.900×0.18	=	0.081	
	ΣV =	6.080	m^3

型枠

［側面］

A= 2.000×2.29	=	4.580	
A= 1.800×4.63	=	8.334	
A= 1/2×1.800×0.18	=	0.162	

［妻面］

A= 0.320+0.300	=	0.620	
	ΣA =	13.696	m^2

漏洩防止シート

A= 1.800×2.29	=	4.122	
A= 2.000×4.63	=	9.260	
	ΣA =	13.382	m^2

上部工

矢板上部工

場所打コンクリート

V= 1/2×(0.680+0.620)×3.00	=	1.950	
V= 0.610×54.10	=	33.001	
V= 1/2×(0.610+0.850)×2.10	=	1.533	
	ΣV =	36.484	m^3

型枠

［側面］

A= 1/2×(1.360+1.240)×3.00	=	3.900	
A= 1.220×54.10	=	66.002	
A= 1/2×(1.220+1.700)×2.10	=	3.066	

［妻面］

A= 0.680+0.610×6+0.850	=	5.190	
	ΣA =	78.158	m^2

目地材(エラスタイト t=10mm)

A= 0.620+0.610×5	=	3.670	m^2

水中コンクリート

V= 0.600×3.00	=	1.800	
V= 0.600×(54.10+2.10)	=	33.720	
	ΣV =	35.520	m^3

型枠

［側面］

A= 1.200×3.00	=	3.600	
A= 1.200×(54.10+2.10)	=	67.440	

［妻面］

A= 0.600×6	=	3.600	
	ΣA =	74.640	m^2

底型枠

A= 0.500×(3.00+0.50)	=	1.750	
A= 0.500×(54.10+2.10)	=	28.100	
	ΣA =	29.850	m^2

漏洩防止シート

A= 3.000×3.00	=	9.000	
A= 3.000×(54.10+2.10)	=	168.600	
	ΣA =	177.600	m^2

支保工

ブラケット支保

L= 3.00+1.00+54.10+2.10	=	60.20	m

鉄筋(D13 SD295)

W= 次頁集計表より	=	1615.14	kg

現場溶接(K型フレア D13＋鋼矢板　横向き溶接)

［水中］

L= 次頁集計表より	=	42.00	m

［陸上］

L= 次頁集計表より	=	0.40	m

配筋集計表

項目		上部工①		上部工②	
		1ﾌﾞﾛｯｸ当り	全体	1ﾌﾞﾛｯｸ当り	全体
ブロック数		——	1	——	4
鉄筋質量		261.66	261.66	260.45	1,041.80
溶接長	水中	6.80	6.80	6.80	27.20
D13	陸上	0.40	0.40	——	——

項目		上部工③		上部工④		全体
		1ﾌﾞﾛｯｸ当り	全体	1ﾌﾞﾛｯｸ当り	全体	
ブロック数		——	1	——	1	7
鉄筋質量		229.87	229.87	81.81	81.81	1,615.14
溶接長	水中	5.80	5.80	2.20	2.20	42.00
D13	陸上	——	——	——	——	0.40

【１ブロック当たり数量】

(1)上部工①

1)ブロック数

N =　　1　ブロック

2)鉄筋質量（SD295）

D13　　261.66　kg

3)溶接長

現場溶接　K型フレア D13＋鋼矢板　横向き溶接

(a) 水中

L = 0.10×　68　本　=　6.80　m

(b) 陸上

L = 0.10×　4　本　=　0.40　m

(2)上部工②

1)ブロック数

N =　　4　ブロック

2)鉄筋質量（SD295）

D13　　260.45　kg

3)溶接長

現場溶接　K型フレア D13＋鋼矢板　横向き溶接

(a) 水中

L = 0.10×　68　本　=　6.80　m

(3)上部工③

1)ブロック数

N = 1 ブロック

2)鉄筋質量 (SD295)

D13 229.87 kg

3)溶接長

現場溶接 K型フレア D13＋鋼矢板 横向き溶接

(a) 水中

L = 0.10× 58 本 = 5.80 m

(4)上部工④

1)ブロック数

N = 1 ブロック

2)鉄筋質量 (SD295)

D13 81.81 kg

3)溶接長

現場溶接 K型フレア D13＋鋼矢板 横向き溶接

(a) 水中

L = 0.10× 22 本 = 2.20 m

被覆･根固工 総括表

種　　別	細　　別	規　　格	単 位	数 量	備　　考
被覆石		500kg内外	m^3	8.3	
被覆石	均し	±50cm 水中	m^2	18.7	

被覆石(500kg内外)

測　　点	距 離	断面積	平 均	体 積	摘　　要
ANo.　0'　-6.3		1.6			
ANo.　0'　-4.0	2.3	1.6 1.8	1.60	3.7	
ANo.　0'　-3.5	0.5	1.8	1.80	0.9	ANo.0'-4.0より
ANo.　0'　-2.0	1.5	1.4	1.60	2.4	
ANo.　0'　-0.2	1.8	0.0	0.70	1.3	
合　　計				8.3	

被覆石 均し(±50cm) 水中

測　　点	距 離	断面長	平 均	面 積	摘　　要
ANo. 0 ’ -6.3		3.7			
ANo. 0 ’ -4.0	2.3	3.7	3.70	8.5	
ANo. 0 ’ -3.3	0.7	3.7	3.70	2.6	ANo.0’-4.0より
ANo. 0 ’ -2.0	1.3	2.8	3.25	4.2	
ANo. 0 ’ -0.2	1.8	1.0	1.90	3.4	
合　　計				18.7	

裏込･裏埋工 総括表

種　　　別	細　　　別	規　　　格	単 位	数 量	備　　　考
裏込石		栗石(50～150mm)	m³	88.5	
裏込石	均し	± 5cm 陸上	m²	40.8	
砕石		RC-40	m³	58.1	

裏込石(栗石50～150㎜)

測　点	距 離	断面積	平 均	体 積	摘　要
ANo. 0 ’ -6.3		2.4			
ANo. 0 ’ -4.0	2.3	2.4	2.40	5.5	
ANo. 0 ’ -2.0	2.0	4.2	3.30	6.6	
ANo. 0 ’ -0.7	1.3	0.0	2.10	2.7	
ANo. 0 +0.7		0.0			
ANo. 0 +4.1	3.4	1.4	0.70	2.4	ANo.1より
ANo. 1	5.9	1.4	1.40	8.3	
ANo. 2	10.0	1.4	1.40	14.0	
ANo. 3	10.0	1.3	1.35	13.5	
ANo. 4	10.0	1.3	1.30	13.0	
ANo. 4 +7.7	7.7	1.3	1.30	10.0	
ANo. 5	2.3	1.3	1.30	3.0	
ANo. 5 +4.2	4.2	1.3	1.30	5.5	ANo.5より
ANo. 5 +5.2	1.0	0.7	1.00	1.0	ANo.5+6.2より
ANo. 5 +6.2	1.0	0.7 0.6	0.70	0.7	
ANo. 6	3.8	0.6	0.60	2.3	
合　計				88.5	

裏込石 均し(±5cm) 陸上

測　　点	距 離	断面長	平 均	面 積	摘　　要
ANo. 0 ' -4.2		0.7			ANo.0-4.0より
ANo. 0 ' -4.0	0.2	0.7	0.70	0.1	
ANo. 0 ' -1.0	3.0	0.7	0.70	2.1	
ANo. 0 ' -0.7	0.3	0.0	0.35	0.1	
ANo. 0 +0.7		0.0			
ANo. 0 +1.7	1.0	0.7	0.35	0.4	
ANo. 1	8.3	0.7	0.70	5.8	
ANo. 2	10.0	0.7	0.70	7.0	
ANo. 3	10.0	0.7	0.70	7.0	
ANo. 4	10.0	0.7	0.70	7.0	
ANo. 4 +7.7	7.7	0.7	0.70	5.4	
ANo. 5	2.3	0.7	0.70	1.6	
ANo. 5 +6.2	6.2	0.7	0.70	4.3	
合　　計				40.8	

砕石

測　　点	距 離	断面積	平 均	体 積	摘　　要
ANo. 0 ’ -6.3		1.8			
ANo. 0 ’ -4.0	2.3	1.6	1.70	3.9	
ANo. 0 ’ -3.2	0.8	1.6	1.60	1.3	ANo.0’-4.0より
ANo. 0 ’ -2.0	1.2	0.8	1.20	1.4	
ANo. 0 ’ -1.0	1.0	0.0	0.40	0.4	
ANo. 0 +1.0		0.0			
ANo. 0 +4.9	3.9	0.8	0.40	1.6	ANo.1より
ANo. 1	5.1	0.8	0.80	4.1	
ANo. 2	10.0	0.8	0.80	8.0	
ANo. 3	10.0	0.8	0.80	8.0	
ANo. 4	10.0	0.8	0.80	8.0	
ANo. 4 +7.7	7.7	0.8	0.80	6.2	
ANo. 5	2.3	0.8	0.80	1.8	
ANo. 5 +4.2	4.2	0.8	0.80	3.4	
ANo. 5 +6.2	2.0	1.3	1.05	2.1	
ANo. 6	3.8	2.5 0.6	1.90	7.2	
ANo. 6 +0.3	0.3	0.6	0.60	0.2	
ANo. 6 +1.2	0.9	0.3	0.45	0.4	
ANo. 6 +1.8	0.6	0.0	0.15	0.1	
合　　計				58.1	

舗装工 総括表

種　　別	細　　別	規　　格	単 位	数 量	備　　考
コンクリート舗装	舗装面積	コンクリート t=20cm 基礎砕石 t=20cm	m²	566.7	
	型枠	t=20cm	m	148.7	
	目地	t=20cm	m	314.6	
	鉄網	D6-150×150	m²	521.4	

舗装工

・コンクリート舗装

舗装面積

［コンクリート(t=20cm)］

［基礎砕石　　(t=20cm)］

A=	=	566.73	m²

型枠(t=20cm)

［縦目地］

L= 4.80×5+6.20+7.10+6.65×2	=	50.60	

［横目地］

L= 5.29+6.07×3	=	23.50	
L= 4.00×8+4.50	=	36.50	
L= 3.51×4+4.82×4+4.80	=	38.12	
	ΣL =	148.72	m

目地(t=20cm)

［縦目地］

L= 5.30+3.20+4.80×8+6.20+7.10+0.50+6.65×2	=	74.00	
L= 4.80×5+6.20+7.10+6.65×2	=	50.60	
L= 5.80+0.78+3.20+4.80×2+5.48+4.80×3 +6.11+4.80+6.20+7.10+6.71+6.65	=	76.83	

［横目地］

L= 2.29+0.50+3.00+5.29+6.07×3	=	29.29	
L= 4.00×8+4.50×2	=	41.00	
L= 3.51×4+4.82×4+4.80+4.72	=	42.84	
	ΣL =	314.56	m

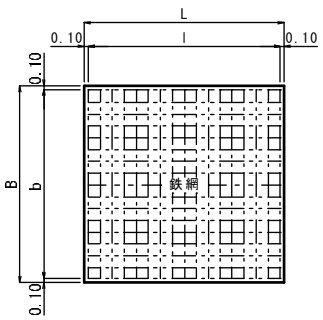
鉄網(D6-150×150)

A= 566.73 × 0.92 = 521.39 m²

	舗　装		鉄　網	
	L	B	l	b
寸法(m)	4.80	4.80	4.60	4.60
面積(m²)	23.04		21.16	

鉄網単位面積 A= 21.16 / 23.04 = 0.92 m²/m²

鉄網標準図



付属工 総括表

種　　別	細　　別	規　　格	単 位	数　量	備　　考
係船曲柱		50kN型	基	11	
係船環		φ125	本	10	
車止め	新規	150H×4000L	本	2	
		150H×3500L	本	4	
		150H×2500L	本	3	
		150H×2000L	本	3	
		150H×1500L	本	1	
	流用	150H×4000L	本	7	アンカーは新規
コーナー材			m	47.8	
防舷材	新規	V-200H×1000L	基	13	
	流用	V-200H×1000L	基	2	アンカーは新規
ゴム製梯子		200H×900L	基	1	
補助梯子		200H×600L	基	1	

付属工

・係船曲柱(50kN型)

n=　11　基

・係船環(φ125 SUS)

n=　10　本

・車止め(150H)

長さ (m)	本数(本)	
	新規	流用
4.00	2	7
3.50	4	-
2.50	3	-
2.00	3	-
1.50	1	-

・コーナー材

L=　47.80　m

・防舷材(200H×1000L)

新規

n=　13　基

流用

n=　2　基

・ゴム製梯子(200H×900L)

n=　1　基

・補助梯子(200H×600L)

n=　1　基

設 計 数 量 総 括 表

費 目	工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量		備 考
物揚場(33)	撤去工	付属品撤去	係船曲柱	5t型	基	15	15	流用0基
			係船環	φ125	本	17	17	流用0基
			車止め	150H	m	56.0	56	流用(4.0m)6本
			防舷材	200H×700L	基	25	25	流用18基
		コンクリート舗装撤去	舗装版切断	t=20cm	m	69.0	69	
			舗装版破砕	t=20cm	m^2	1463.1	1463	
		構造物撤去	コンクリート取壊し	無筋構造	m^3	42.0	42	
				有筋構造	m^3	81.7	82	
		廃棄物処理	運搬	コンクリート殻(無筋)	m^3	334.6	335	
				コンクリート殻(有筋)	m^3	81.7	82	
			処理	コンクリート殻(無筋)	t	769.6	770	
				コンクリート殻(有筋)	t	200.1	200	
		鋼矢板撤去	鋼矢板引抜 (バイブロハンマ)	Nmax＜50 引抜長 L=4m以下	枚	14	14	
			鋼矢板切断	水中 U-9型	m	123.0	123	
			スクラップ質量		t	25.2	25.2	
		タイロッド撤去	切断	陸上 φ22	m	2.2	2	n=100箇所
			スクラップ質量		t	1.0	1.0	
		H鋼杭撤去	H鋼杭引抜 (バイブロハンマ)	Nmax＜50 引抜長 L=9m以下	本	12	12	
			スクラップ質量		t	4.5	4.5	
	床掘工	合計		土砂	m^3	4983.7	5000	
		床掘(一次)		土砂	m^3	2858.6		
		床掘(二次)		土砂	m^3	405.4		
		床掘(三次)		土砂	m^3	1532.3		
			余掘	土砂	m^3	187.4		
	基礎工	基礎捨石		50～200kg内外	m^3	281.5	282	
		基礎捨石	本均し	± 5cm 水中	m^2	20.1	20	
				± 5cm 陸上	m^2	78.7	79	
	本体工	鋼矢板工	鋼矢板	SYW295	t	241.4	241	
			重防食	ウレタンエラストマー	m^2	139.9	140	

設 計 数 量 総 括 表

費 目	工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量		備 考
			鋼矢板打設 (バイブロハンマ)	Nmax＜50 打込長 L=9m以下	枚	76	76	
				Nmax＜50 打込長 L=12m以下	枚	111	111	
	矢板防食工	電気防食	陽極取付	取付金具製作	組	22	22	
				取付金具取付	組	22	22	
				陽極取付2.0A×30年	個	22	22	
			電位測定装置取付		個	2	2	
	上部工	重力式上部工(海側)	場所打コンクリート	18-8-40BB	m^3	68.0	68	
			型枠		m^2	149.1	149	
			目地材	エラスタイト t=10mm	m^2	5.1	5	
			水中コンクリート	30-15-40BB	m^3	5.9	6	
			型枠		m^2	8.3	8	
			漏洩防止シート		m^2	18.6	19	
		矢板上部工(海側)	場所打コンクリート	24-8-25BB	m^3	75.8	76	
			型枠		m^2	160.0	160	
			目地材	エラスタイト t=10mm	m^2	10.1	10	
			水中コンクリート	40-15-25BB	m^3	25.7	26	
			型枠		m^2	54.3	54	
			底型枠		m^2	43.1	43	
			漏洩防止シート		m^2	256.5	257	
			支保工	ブラケット支保	m	86.8	87	
			鉄筋	D13 SD295	kg	2377.3	2377	
			現場溶接	水中 D13 K形フレア 鉄筋＋鋼矢板 横向き	m	62.5	63	
				陸上 D13 K形フレア 鉄筋＋鋼矢板 横向き	m	0.2	0.2	
		重力式上部工(陸側)	場所打コンクリート	18-8-40BB	m^3	8.6	9	
			型枠		m^2	26.5	27	
			目地材	エラスタイト t=10mm	m^2	0.7	1	
		矢板上部工(陸側)	場所打コンクリート	24-8-25BB	m^3	56.8	57	
			型枠		m^2	196.0	196	
			目地材	エラスタイト t=10mm	m^2	6.5	7	
			均しコンクリート	18-8-40BB	m^3	2.7	3	
			型枠		m^2	6.8	7	
			基礎砕石	t=20cm	m^2	26.9	27	

設 計 数 量 総 括 表

費 目	工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量		備 考
			鉄筋	D13 SD295	kg	1769.3	1769	
			現場溶接	陸上 D13 K形フレア 鉄筋＋鋼矢板 横向き	m	48.0	48	
		階段工	場所打コンクリート	18-8-40BB	m^3	14.5	15	
			型枠		m^2	23.7	24	
			均しコンクリート	18-8-40BB	m^3	1.1	1	
			型枠		m^2	1.5	2	
			転落防止柵	階段①（両側階段） ステンレス製 H=1.10m	式	1	1	
				階段②（片側階段） ステンレス製 H=1.10m	式	1	1	
	裏込・裏埋工	裏込石		栗石(50～150mm)	m^3	113.9	114	
		裏込石	均し	± 5cm 陸上	m^2	58.8	59	
		砕石		RC-40	m^3	593.4	593	
	舗装工	コンクリート舗装	舗装面積	コンクリート t=20cm 基礎砕石 t=20cm	m^2	1090.8	1091	
			型枠	t=20cm	m	320.4	320	
			目地	t=20cm	m	756.4	756	
			鉄網	D6-150×150	m^2	1003.5	1004	
	付属工	係船曲柱	新規	50kN型	基	12	12	
		係船環	新規	φ125 SUS	本	12	12	
		車止め	新規	150H×3500L	本	5	5	
				150H×3000L	本	1	1	
				150H×2500L	本	1	1	
				150H×2000L	本	2	2	
				150H×1500L	本	2	2	
				150H×1000L	本	1	1	
			流用	150H×4000L	本	6	6	
		コーナー材			m	57	57	アンカーは新規
		防舷材	流用	V-200H×700L	基	18	18	
		ゴム製梯子		200H×600L	基	1	1	アンカーは新規
		補助梯子		200H×1200L	基	1	1	
		ガードレール		後付けタイプ	m	115.7	116	

撤去工 総括表

種　　別	細　　別	規　　格	単 位	数 量	備　　考
付属品撤去	係船曲柱	5t型	基	15	流用0基
	係船環	φ125	本	17	流用0基
	車止め	150H	m	56.0	流用(4.0m)6本
	防舷材	200H×700L	基	25	流用18基
コンクリート舗装撤去	舗装版切断	t=20cm	m	69.0	
	舗装版破砕	t=20cm	m^2	1463.1	
構造物撤去	コンクリート取壊し	無筋構造	m^3	42.0	
		有筋構造	m^3	81.7	
廃棄物処理	運搬	コンクリート殻(無筋)	m^3	334.6	
		コンクリート殻(有筋)	m^3	81.7	
	処理	コンクリート殻(無筋)	t	769.6	
		コンクリート殻(有筋)	t	200.1	
鋼矢板撤去	鋼矢板引抜 (バイブロハンマ)	Nmax＜50 引抜長 L=4m以下	枚	14	
	鋼矢板切断	水中 U-9型	m	123.0	
	スクラップ質量		t	25.2	
タイロッド撤去	切断	陸上 φ22	m	2.2	n=100箇所
	スクラップ質量		t	1.0	
H鋼杭撤去	H鋼杭引抜 (バイブロハンマ)	Nmax＜50 引抜長 L=9m以下	本	12	
	スクラップ質量		t	4.5	

撤去工

・付属品撤去

係船曲柱(5t型)撤去

n=　15　基　　(　流用　0　基　)

係船環(φ125)撤去

n=　17　本　　(　流用　0　本　)

車止め(150H)撤去

L=　4.00　m　×　14　本　　=　56.00　m　(　流用　6　本　)

防舷材[200H×700L]撤去

n=　25　基　　(　流用　18　基　)

撤去工

・コンクリート舗装撤去

舗装版切断(t=20cm)

L= 9.16+59.87 = 69.03 m

舗装版破砕(t=20cm)

A= = 1463.07 m²

撤去工

・構造物撤去

コンクリート取壊し(無筋構造)

［上部工Ａ］

V= 2.35×6.50 = 15.28

［上部工Ｄ］

V= 1.18×22.64 = 26.72

ΣV = 42.00 m³

コンクリート取壊し(有筋構造)

［上部工Ｂ］

V= 0.96×75.10 = 72.10

［上部工Ｂ_係船柱基礎］

V= 0.21×0.80×15 = 2.52

［上部工Ｃ］

V= 1.41×5.00 = 7.05

ΣV = 81.67 m³

・廃棄物処理

運搬

コンクリート殻(無筋)

［舗装版破砕］

V= 1463.07 × 0.20 = 292.61

［構造物撤去］

V= コンクリート取壊し(無筋構造)より = 42.00

ΣV = 334.61 m³

コンクリート殻(有筋)

［構造物撤去］

V= コンクリート取壊し(有筋構造)より = 81.67 m³

処理

コンクリート殻(無筋)

W= 334.61 × 2.3 = 769.60 t

コンクリート殻(有筋)

W= 81.67 × 2.45 = 200.09 t

撤去工

・鋼矢板(U-9型)撤去

バイブロ引抜[Nmax＜50]

形状寸法	枚数
	[引抜長4m以下]
U-9	14

鋼矢板切断

位置	形状寸法	1枚当り切断長 (m/枚)	枚数 (枚)	切断長 (m)
CNo.7～	U-9	0.665	174	115.7
～CNo.7			11	7.3
合　計			185	123.0

※1枚当り切断長はⅡ型より

鋼矢板スクラップ質量

位置	形状寸法	単位質量 (kg/m)	スクラップ長 (m)	枚数 (枚)	スクラップ (kg)
引抜	U-9	43.2	6.0	14	3628.8
切断			2.7	185	21578.4
				合計	25207.2
					25.2t

撤去工

・タイロッド(φ22) 撤去

切断

n= (9+38+3)×2 = 100 箇所

L= 100 × 0.022 = 2.20 m

スクラップ質量(L=8.00,6.25m/本、W=2.98kg/m)

L= 8.00×(9+3) = 96.00

L= 6.25×38 = 237.50

ΣL = 333.50 m

W= 333.50 × 2.98 = 993.83 kg

= 0.99 t

撤去工

・H鋼杭(200×200×8×12)撤去

バイブロ引抜[Nmax＜50]

形状寸法	本数
	[引抜長9m以下]
200*200*8*12	12

H型鋼スクラップ質量

形状寸法	単位質量 (kg/m)	スクラップ長 (m)	本数 (本)	スクラップ (kg)
200*200*8*12	49.9	7.50	12	4491.0
				4.49t

床掘工 総括表

種　　別	細　　別	規　　格	単 位	数 量	備　　考
床掘(一次)		土砂	m^3	2858.6	
床掘(二次)		土砂	m^3	405.4	
床掘(三次)		土砂	m^3	1532.3	
	余掘	土砂	m^3	187.4	

床掘(一次)［土砂］

測　点	距 離	断面積	平 均	体 積	摘　要
CNo. 0 -41.6		0.0			
CNo. 0 -39.5	2.1	15.0	7.50	15.8	CNo.0-38.5より
CNo. 0 -38.5	1.0	15.0	15.00	15.0	
CNo. 0 -35.0	3.5	15.0	15.00	52.5	CNo.0-38.5より
CNo. 0 -31.8	3.2	21.2	18.10	57.9	CNo.0-30.8より
CNo. 0 -30.8	1.0	21.2	21.20	21.2	
CNo. 0 -25.8	5.0	21.1	21.15	105.8	
CNo. 0 -20.8	5.0	23.6	22.35	111.8	
CNo. 0 -20.3 ’	0.5	20.1	21.85	10.9	
CNo. 0 -17.2	3.1	0.0	10.05	31.2	
CNo. 0 -23.4		0.0			
CNo. 0 -20.3	3.1	25.4	12.70	39.4	
CNo. 0 -15.5	4.8	47.8	36.60	175.7	
CNo. 0 -14.5	1.0	48.2	48.00	48.0	
CNo. 0 -13.2	1.3	48.2	48.20	62.7	CNo.0-14.5より
CNo. 0 -10.0	3.2	45.2	46.70	149.4	
CNo. 0 -8.5	1.5	49.2	47.20	70.8	
CNo. 0 -5.0	3.5	59.7	54.45	190.6	
CNo. 0 ’	5.0	36.4	48.05	240.3	
CNo. 0 -2.4		0.0			
CNo. 0	2.4	4.5	2.25	5.4	
CNo. 0 +6.0	6.0	21.3	12.90	77.4	
CNo. 1	4.0	19.6	20.45	81.8	

床掘(一次)［土砂］

測　　点	距 離	断面積	平 均	体 積	摘　　要
CNo. 2	10.0	19.5	19.55	195.5	
CNo. 3	10.0	19.4	19.45	194.5	
CNo. 4	10.0	19.3	19.35	193.5	
CNo. 5	10.0	19.3	19.30	193.0	
CNo. 6	10.0	19.8	19.55	195.5	
CNo. 6 +6.0	6.0	20.6	20.20	121.2	
CNo. 6 +8.9	2.9	20.6	20.60	59.7	CNo.6+6.0より
CNo. 6 +9.8	0.9	24.1	22.35	20.1	CNo.7より
CNo. 7	0.2	24.1	24.10	4.8	
CNo. 6 +6.5		0.0			
CNo. 7 +0.2	3.7	11.0	5.50	20.4	CNo.7+0.7'より
CNo. 7 +0.7 '	0.5	11.0	11.00	5.5	
CNo. 7 +1.7	1.0	10.7	10.85	10.9	
CNo. 7 +4.2	2.5	10.7	10.70	26.8	
CNo. 7 +4.9	0.7	10.7	10.70	7.5	CNo.7+4.2より
CNo. 7 +6.7	1.8	9.5 8.8	10.10	18.2	
CNo. 8	3.3	4.8	6.80	22.4	
CNo. 8 +2.3	2.3	0.0	2.40	5.5	
合　　計				2858.6	

床掘(二次)［土砂］

測　点	距 離	断面積	平 均	体 積	摘　要
CNo. 0 -5.8		0.0			
CNo. 0	5.8	5.0	2.50	14.5	
CNo. 0 +6.0	6.0	4.6	4.80	28.8	
CNo. 1	4.0	4.6	4.60	18.4	
CNo. 2	10.0	4.6	4.60	46.0	
CNo. 3	10.0	4.6	4.60	46.0	
CNo. 4	10.0	4.7	4.65	46.5	
CNo. 5	10.0	4.7	4.70	47.0	
CNo. 6	10.0	4.9	4.80	48.0	
CNo. 6 +6.0	6.0	5.2	5.05	30.3	
CNo. 7	4.0	5.3	5.25	21.0	
CNo. 6 +5.2		0.0			
CNo. 7 +0.2	5.0	6.9	3.45	17.3	CNo.7+0.7'より
CNo. 7 +0.7 '	0.5	6.9	6.90	3.5	
CNo. 7 +1.2	0.5	6.9 5.5	6.90	3.5	CNo.7+0.7'より CNo.7+1.7より
CNo. 7 +1.7	0.5	5.5	5.50	2.8	
CNo. 7 +2.4	0.7	5.5	5.50	3.9	CNo.7+1.7より
CNo. 7 +4.2	1.8	4.7	5.10	9.2	
CNo. 7 +6.7	2.5	3.1	3.90	9.8	
CNo. 8	3.3	1.1	2.10	6.9	
CNo. 8 +3.6	3.6	0.0	0.55	2.0	
合　計				405.4	

床掘(三次)［土砂］

測　　点	距 離	断面積	平 均	体 積	摘　　要
CNo. 0 -5.5		0.0			
CNo. 0	5.5	20.7	10.35	56.9	
CNo. 0 +6.0	6.0	19.2	19.95	119.7	
CNo. 1	4.0	19.2	19.20	76.8	
CNo. 2	10.0	19.3	19.25	192.5	
CNo. 3	10.0	19.1	19.20	192.0	
CNo. 4	10.0	19.5	19.30	193.0	
CNo. 5	10.0	19.6	19.55	195.5	
CNo. 6	10.0	20.8	20.20	202.0	
CNo. 6 +6.0	6.0	21.0	20.90	125.4	
CNo. 7	4.0	21.5	21.25	85.0	
CNo. 7 +2.2	2.2	21.5	21.50	47.3	CNo.7より
CNo. 7 +6.5	4.3	0.0	10.75	46.2	
合　　計				1532.3	

床掘(三次) [余堀_土砂]

測　　点	距 離	断面積	平 均	体 積	摘　　要
CNo. 0 -5.5		0.0			
CNo. 0	5.5	2.5	1.25	6.9	
CNo. 0 +6.0	6.0	2.5	2.50	15.0	
CNo. 1	4.0	2.5	2.50	10.0	
CNo. 2	10.0	2.5	2.50	25.0	
CNo. 3	10.0	2.5	2.50	25.0	
CNo. 4	10.0	2.5	2.50	25.0	
CNo. 5	10.0	2.5	2.50	25.0	
CNo. 6	10.0	2.5	2.50	25.0	
CNo. 6 +6.0	6.0	2.5	2.50	15.0	
CNo. 7	4.0	2.5	2.50	10.0	
CNo. 7 +2.2	2.2	2.5	2.50	5.5	CNo.7より
合　　計				187.4	

基礎工 総括表

種　　別	細　　別	規　　格	単 位	数 量	備　　考
基礎捨石		50～200kg内外	m^3	281.5	
基礎捨石	本均し	± 5cm 水中	m^2	20.1	
		± 5cm 陸上	m^2	78.7	

基礎工

・基礎捨石(50～200kg内外)

［海側］

V= 表計算より	=	227.2	

［陸側］

V= 1/2×3.8×0.6	=	1.1	
V= 3.8×2.7	=	10.3	
V= 1/2×(3.8+7.8)×1.4	=	8.1	
V= 7.8×1.0	=	7.8	
V= 7.0×1.0	=	7.0	
V= 1/2×(7.0+3.9)×2.1	=	11.4	
V= 3.9×1.9	=	7.4	
V= 1/2×3.9×0.6	=	1.2	
	ΣV =	281.5	m^3

・基礎捨石 本均し(±5cm)　水中

A= 基礎捨石均し数量根拠図より	=	20.11	m^2

・基礎捨石 本均し(±5cm)　陸上

A= 基礎捨石均し数量根拠図より	=	78.72	m^2

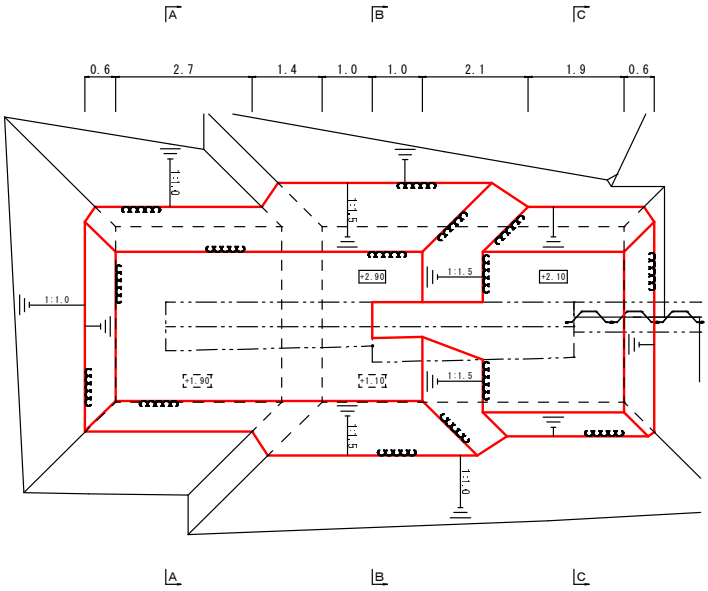
基礎捨石(50～200kg内外) [海側]

測　点	距 離	断面積	平 均	体 積	摘　要
CNo. 0 -40.1		0.0			
CNo. 0 -39.5	0.6	3.9	1.95	1.2	CNo.0-38.5より
CNo. 0 -38.5	1.0	3.9	3.90	3.9	
CNo. 0 -33.5	5.0	3.9	3.90	19.5	CNo.0-38.5より
CNo. 0 -31.8	1.7	9.6	6.75	11.5	CNo.0-30.8より
CNo. 0 -30.8	1.0	9.6 8.3	9.60	9.6	
CNo. 0 -29.8	1.0	8.3	8.30	8.3	CNo.0-30.8より
CNo. 0 -27.3	2.5	4.0	6.15	15.4	CNo.0-25.8より
CNo. 0 -25.8	1.5	4.0	4.00	6.0	
CNo. 0 -23.6	2.2	4.0	4.00	8.8	CNo.0-25.8より
CNo. 0 -21.8	1.8	9.2	6.60	11.9	
CNo. 0 -20.8	1.0	7.5 5.8	8.35	8.4	
CNo. 0 -20.3 '	0.5	4.9	5.35	2.7	
CNo. 0 -17.7	2.6	0.0	2.45	6.4	
CNo. 0 -20.3		8.8			
CNo. 0 -15.5	4.8	12.1	10.45	50.2	CNo.0-14.5より
CNo. 0 -14.5	1.0	12.1 10.0	12.10	12.1	
CNo. 0 -13.5	1.0	10.0	10.00	10.0	CNo.0-14.5より
CNo. 0 -10.9	2.6	5.1	7.55	19.6	CNo.0-10.0より
CNo. 0 -10.0	0.9	5.1	5.10	4.6	
CNo. 0 -8.5	1.5	5.1	5.10	7.7	
CNo. 0 -7.4	1.1	5.1	5.10	5.6	CNo.0-8.5より
CNo. 0 -5.9	1.5	0.0	2.55	3.8	
合　計				227.2	

基礎捨石数量根拠図

基礎捨石(50～200kg内外)［陸側］

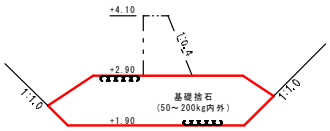
平面図



断面図

A－A

基礎捨石(50～200kg内外)［海側］	3.8

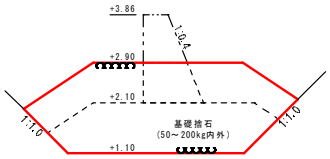


H.W.L +0.60

L.W.L ±0.00

B－B

基礎捨石(50～200kg内外)［海側］	7.8,7.0

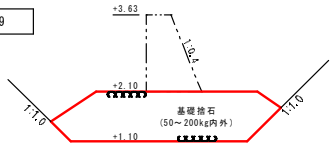


H.W.L +0.60

L.W.L ±0.00

C－C

基礎捨石(50～200kg内外)［海側］	3.9

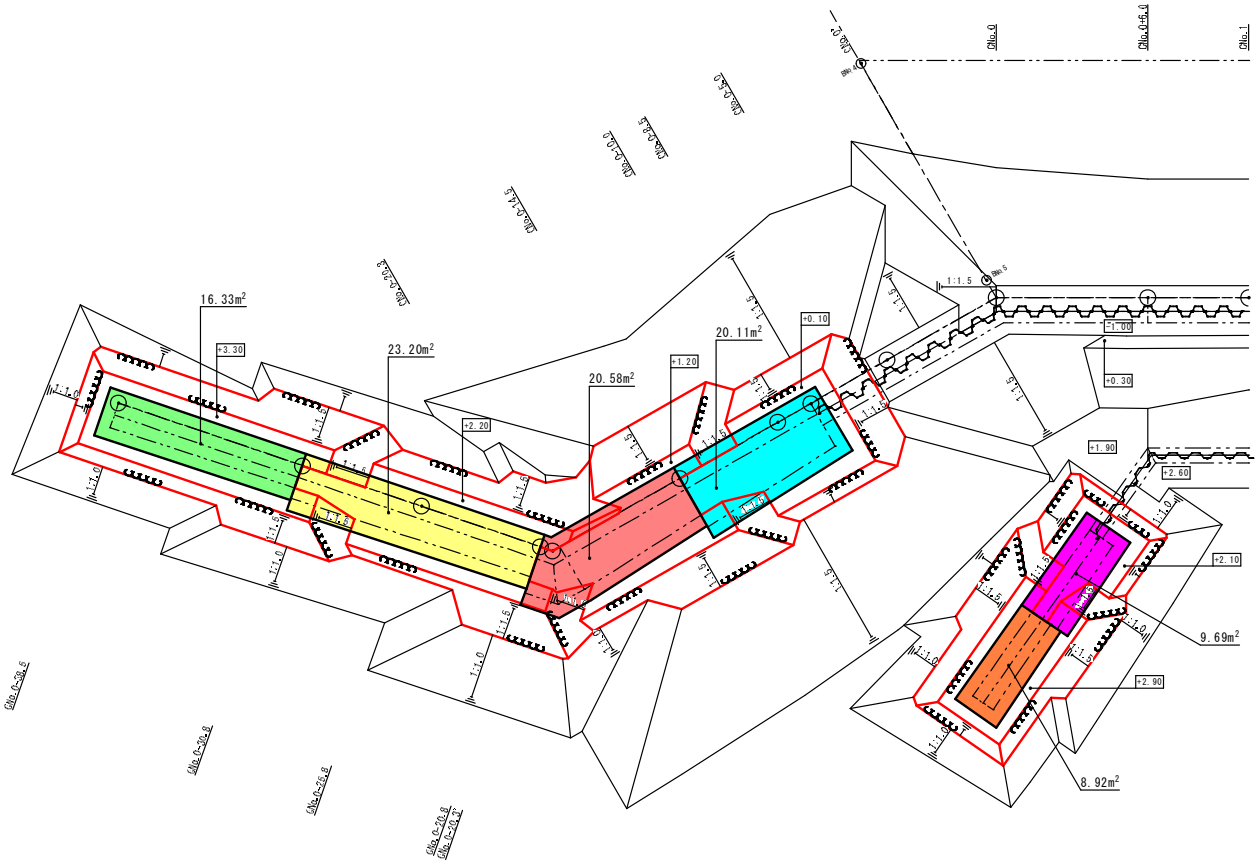


H.W.L +0.60

L.W.L ±0.00

基礎捨石均し数量根拠図

基礎捨石 本均し(± 5cm)



基礎捨石 本均し(± 5cm) 水中

位置		計算式	数量
陸側	天端面 [+0.10m]	CAD計測	20.11m²

基礎捨石 本均し(± 5cm) 陸上

位置		計算式	数量
海側	天端面 [+1.20m]	CAD計測	20.58
海側	天端面 [+2.20m]	CAD計測	23.20
海側	天端面 [+3.30m]	CAD計測	16.33
陸側	天端面 [+2.10m]	CAD計測	9.69
陸側	天端面 [+2.90m]	CAD計測	8.92
合計			78.72m²

本体工 総括表

種　　別	細　　別	規　　格	単 位	数 量	備　　考
鋼矢板工	鋼矢板	SYW295	t	241.4	
	重防食	ウレタンエラストマー	㎡	139.9	
	鋼矢板打設 (バイブロハンマ)	Nmax＜50 打込長 L=9m以下	枚	76	
		Nmax＜50 打込長 L=12m以下	枚	111	

本体工

鋼矢板工

鋼矢板(SYW295)

矢板番号	形状寸法	単位質量 (kg/m)	長さ (m)	1枚当り質量 (kg)	枚数 (枚)	質量 (kg)
1～13	SP-VIL	120	13.50	1620.0	13	21060.0
14～16,18～38			13.00	1560.0	24	37440.0
40～103,106～111	SP-45H	147	12.00	1764.0	70	123480.0
112～115,117～184	SP-10H	86.4	8.00	691.2	72	49766.4
17	異形矢板①	120	13.00	1560.0	1	1560.0
39	異形矢板②	139	12.00	1668.0	1	1668.0
104	異形矢板③	161	12.00	1932.0	1	1932.0
105	異形矢板④	176.4	12.00	2116.8	1	2116.8
116	異形矢板⑤	86.4	8.00	691.2	1	691.2
185～187	異形矢板⑥	72.2	8.00	577.6	3	1732.8
				合計	187	241447.2
						241.4t

重防食(ウレタンエラストマー)

矢板番号	形状寸法	単位面積 (m^2/m/枚)	長さ (m)	1枚当り面積 (m^2)	枚数 (枚)	被覆面積 (m^2)
1～13	SP-VIL	0.75	1.10	0.8	13	10.4
14～16,18～38			1.10	0.8	24	19.2
40～103,106～111	SP-45H	1.32	1.10	1.5	70	105.0
17	異形矢板①	0.70	1.10	0.8	1	0.8
39	異形矢板②	1.03	1.10	1.1	1	1.1
104	異形矢板③	1.45	1.10	1.6	1	1.6
105	異形矢板④	1.60	1.10	1.8	1	1.8
				合計	111	139.9

バイブロ打設[Nmax＜50]

矢板番号	形状寸法	枚数	
		[打込長9m以下]	[打込長12m以下]
1～13, 14～16, 18～38	SP-ⅥL	-	37
40～103, 106～111	SP-45H	-	70
112～115, 117～184	SP-10H	72	-
17	異形矢板①	-	1
39	異形矢板②	-	1
104	異形矢板③	-	1
105	異形矢板④	-	1
116	異形矢板⑤	1	-
185～187	異形矢板⑥	3	-
	合計	76	111

矢板防食工 総括表

種　　別	細　　別	規　　格	単 位	数　量	備　　考
電気防食	陽極取付	取付金具製作	組	22	
		取付金具取付	組	22	
		陽極取付 2.0A×30年	個	22	
	電位測定装置取付		個	2	

矢板防食工

電気防食工

・陽極取付

［取付金具製作］

n=　　22 組

［取付金具取付］

n=　　22 組

［陽極取付 2.0A×30年］

n=　　22 個

・電位測定装置取付

n=　　2 個

上部工 総括表

種　　別	細　　別	規　　格	単 位	数 量	備　　考
重力式上部工(海側)	場所打コンクリート	18-8-40BB	m^3	68.0	
	型枠		m^2	149.1	
	目地材	エラスタイト t=10mm	m^2	5.1	
	水中コンクリート	30-15-40BB	m^3	5.9	
	型枠		m^2	8.3	
	漏洩防止シート		m^2	18.6	
矢板上部工(海側)	場所打コンクリート	24-8-25BB	m^3	75.8	
	型枠		m^2	160.0	
	目地材	エラスタイト t=10mm	m^2	10.1	
	水中コンクリート	40-15-25BB	m^3	25.7	
	型枠		m^2	54.3	
	底型枠		m^2	43.1	
	漏洩防止シート		m^2	256.5	
	支保工	ブラケット支保	m	86.8	
	鉄筋	D13 SD295	kg	2377.3	
	現場溶接	水中 D13 K形フレア 鉄筋＋鋼矢板 横向き	m	62.5	
		陸上 D13 K形フレア 鉄筋＋鋼矢板 横向き	m	0.2	
重力式上部工(陸側)	場所打コンクリート	18-8-40BB	m^3	8.6	
	型枠		m^2	26.5	
	目地材	エラスタイト t=10mm	m^2	0.7	
矢板上部工(陸側)	場所打コンクリート	24-8-25BB	m^3	56.8	
	型枠		m^2	196.0	
	目地材	エラスタイト t=10mm	m^2	6.5	
	均しコンクリート	18-8-40BB	m^3	2.7	
	型枠		m^2	6.8	
	基礎砕石	t=20cm	m^2	26.9	
	鉄筋	D13 SD295	kg	1769.3	
	現場溶接	陸上 D13 K形フレア 鉄筋＋鋼矢板 横向き	m	48.0	

上部工 総括表

種　　別	細　　別	規　　格	単 位	数 量	備　　考
階段工	場所打コンクリート	18-8-40BB	m^3	14.5	
	型枠		m^2	23.7	
	均しコンクリート	18-8-40BB	m^3	1.1	
	型枠		m^2	1.5	
	転落防止柵	階段①（両側階段） ステンレス製 H=1.10m	式	1	
		階段②（片側階段） ステンレス製 H=1.10m	式	1	

上部工

重力式上部工(海側)

場所打コンクリート

V= 1/2×(1.029+0.792)×7.70	=	7.011	
V= 1/2×(2.068+1.672)×10.00	=	18.700	
V= 3.553×(0.50+0.33+1/2×0.88×2)	=	6.076	
V= 1/2×(3.553+2.623)×5.50	=	16.984	
V= 1/2×(3.730+2.691)×6.00	=	19.263	
	ΣV =	68.034	m^3

型枠

［側面］

A= 1/2×(2.783+2.285)×7.70	=	19.512	
A= 1/2×(4.569+3.946)×10.00	=	42.575	
A= 2.900×(0.50+0.33)	=	2.407	
A= 3.242×(0.73+0.56+1/2×0.66×2)	=	6.322	
A= 1/2×(6.142+5.062)×5.50	=	30.811	
A= 1/2×(6.333+5.147)×6.00	=	34.440	

［妻面］

A= 1.029+2.068+3.553+3.730+2.691	=	13.071	
	ΣA =	149.138	m^2

目地材(エラスタイト t=10mm)

A= 0.792+1.672+2.623	=	5.087	m^2

水中コンクリート

V= 1/2×(1.060+0.920)×6.00	=	5.940	m^3

型枠

［側面］

A= 1.059×6.00	=	6.354	

［妻面］

A= 1.060+0.920	=	1.980	
	ΣA =	8.334	m^2

漏洩防止シート

A= 1/2×(3.245+2.965)×6.00	=	18.630	m^2

上部工

矢板上部工(海側)

場所打コンクリート

V= 1/2×(2.430+1.700)×8.23	=	16.995	
V= 1.700×1/2×0.27×2	=	0.459	
V= 1.700×5.73	=	9.741	
V= 1/2×(1.700+0.610)×8.70	=	10.049	
V= 0.610×(9.35+39.60+8.03)	=	34.758	
V= 1/2×(0.620+0.730)×5.60	=	3.780	
	ΣV =	75.782	m^3

型枠

［側面］

A= 1/2×(4.860+3.400)×8.23	=	33.990	
A= 1.700×0.27×2	=	0.918	
A= 3.400×5.73	=	19.482	
A= 1/2×(3.400+1.220)×8.70	=	20.097	
A= 1.220×(9.35+39.60+8.03)	=	69.516	
A= 1/2×(1.240+1.460)×5.60	=	7.560	

［妻面］

A= 1.700×2+0.610×7+0.730	=	8.400	
	ΣA =	159.963	m^2

目地材(エラスタイト t=10mm)

A= 2.430+1.700×2+0.610×6+0.620	=	10.110	m^2

水中コンクリート

V= 0.300×8.23	=	2.469	
V= 0.300×1/2×0.27×2	=	0.081	
V= 0.300×(5.73+8.70+9.35+39.60+8.03)	=	21.423	
V= 0.300×5.60	=	1.680	
	ΣV =	25.653	m^3

型枠

［側面］

A= 0.600×8.23	=	4.938	
A= 0.300×0.27×2	=	0.162	
A= 0.600×(5.73+8.70+9.35+39.60+8.03)	=	42.846	
A= 0.600×5.60	=	3.360	

［妻面］

A= 0.300×10	=	3.000	
	ΣA =	54.306	m^2

底型枠

A= 0.500×(8.50+71.68+0.50+5.60)	=	43.140	m^2

漏洩防止シート

A= 3.000×8.23	=	24.690	
A= 3.000×1/2×0.27×2	=	0.810	
A= 3.000×(5.73+8.70+9.35+39.60+8.03)	=	214.230	
A= 3.000×5.60	=	16.800	
	ΣA =	256.530	m^2

支保工

ブラケット支保

L= 8.50+71.68+6.60	=	86.78	m

上部工

重力式上部工(陸側)

場所打コンクリート

V= 1/2×(0.888+0.664)×4.10	=	3.182	
V= 1/2×(1.500+1.233)×4.00	=	5.466	
	ΣV =	8.648	m^3

型枠

［側面］

A= 1/2×(2.492+1.994)×4.10	=	9.196	
A= 1/2×(3.656+3.178)×4.00	=	13.668	

［妻面］

A= 0.888+1.500+1.233	=	3.621	
	ΣA =	26.485	m^2

目地材(エラスタイト t=10mm)

A= 0.664×1	=	0.664	m^2

上部工

矢板上部工(陸側)

場所打コンクリート

V= 1/2×(0.708+0.570)×3.69	=	2.358	
V= 0.570×1/2×0.31×2	=	0.177	
V= 1/2×(0.570+0.870)×8.39	=	6.041	
V= 0.870×(7.15+39.60+8.53)	=	48.094	
V= 1/2×(0.618+0.420)×0.20	=	0.104	
V= 0.420×0.150	=	0.063	
	ΣV =	56.837	m^3

型枠

［側面］

A= 1/2×(2.360+1.900)×3.69	=	7.860	
A= 1.300×0.31×2	=	0.806	
A= 1/2×(1.900+2.900)×8.39	=	20.136	
A= 2.900×(7.15+39.60+8.53)	=	160.312	
A= 1/2×(3.460+2.800)×0.20	=	0.626	
A= 2.800×0.150	=	0.420	

［妻面］

A= 0.570+0.870×6	=	5.790	
	ΣA =	195.950	m^2

目地材(エラスタイト t=10mm)

A= 0.708+0.570+0.870×6	=	6.498	m^2

均しコンクリート

V= 0.040×(4.00+64.18+0.15)	=	2.733	m^3

型枠

A= 0.100×(4.00+64.18+0.15)	=	6.833	m^2

基礎砕石(t=20cm)

A= 0.400×(3.69+8.39+7.15+39.60+8.53)	=	26.944	m^2

配筋集計表

矢板上部工(海側)

項目		上部工①		上部工②		上部工③	
		1ﾌﾞﾛｯｸ当り	全体	1ﾌﾞﾛｯｸ当り	全体	1ﾌﾞﾛｯｸ当り	全体
ブロック数		——	1	——	1	——	1
鉄筋質量		404.34	404.34	237.75	237.75	273.33	273.33
溶接長	水中	6.90	6.90	4.80	4.80	6.60	6.60
D13	陸上	——	——	——	——	——	——

項目		上部工④		上部工⑤		上部工⑥	
		1ﾌﾞﾛｯｸ当り	全体	1ﾌﾞﾛｯｸ当り	全体	1ﾌﾞﾛｯｸ当り	全体
ブロック数		——	1	——	4	——	1
鉄筋質量		215.19	215.19	228.19	912.76	196.50	196.50
溶接長	水中	6.60	6.60	7.00	28.00	5.80	5.80
D13	陸上	——	——	——	——	0.20	0.20

項目		上部工⑦		全体
		1ﾌﾞﾛｯｸ当り	全体	
ブロック数		——	1	10
鉄筋質量		137.42	137.42	2,377.29
溶接長	水中	3.80	3.80	62.50
D13	陸上	——	——	0.20

矢板上部工(陸側)

項目		上部工⑧		上部工⑨		上部工⑩	
		1ﾌﾞﾛｯｸ当り	全体	1ﾌﾞﾛｯｸ当り	全体	1ﾌﾞﾛｯｸ当り	全体
ブロック数		——	1	——	1	——	1
鉄筋質量		84.22	84.22	199.56	199.56	187.48	187.48
溶接長	水中	——	——	——	——	——	——
D13	陸上	2.80	2.80	6.00	6.00	5.00	5.00

項目		上部工⑪		上部工⑫		全体
		1ﾌﾞﾛｯｸ当り	全体	1ﾌﾞﾛｯｸ当り	全体	
ブロック数		——	4	——	1	8
鉄筋質量		262.12	1,048.48	249.52	249.52	1,769.26
溶接長	水中	——	——	——	——	——
D13	陸上	7.00	28.00	6.20	6.20	48.00

(1)上部工①

1)ブロック数

N = 1 ブロック

2)鉄筋質量 (SD295)

D13 404.34 kg

3)溶接長

現場溶接 K型フレア D13＋鋼矢板 横向き溶接

(a) 水中

L = 0.10× 69 本 = 6.90 m

(2)上部工②

1)ブロック数

N = 1 ブロック

2)鉄筋質量 (SD295)

D13 237.75 kg

3)溶接長

現場溶接 K型フレア D13＋鋼矢板 横向き溶接

(a) 水中

L = 0.10× 48 本 = 4.80 m

(3)上部工③

1)ブロック数

N = 1 ブロック

2)鉄筋質量 (SD295)

D13 273.33 kg

3)溶接長

現場溶接 K型フレア D13＋鋼矢板 横向き溶接

(a) 水中

L = 0.10× 66 本 = 6.60 m

(4)上部工④

1)ブロック数

N = 1 ブロック

2)鉄筋質量 (SD295)

D13 215.19 kg

3)溶接長

現場溶接 K型フレア D13＋鋼矢板 横向き溶接

(a) 水中

L = 0.10× 66 本 = 6.60 m

(5)上部工⑤

1)ブロック数

N = 4 ブロック

2)鉄筋質量 (SD295)

D13 228.19 kg

3)溶接長

現場溶接 K型フレア D13＋鋼矢板 横向き溶接

(a) 水中

L = 0.10× 70 本 = 7.00 m

(6)上部工⑥

1)ブロック数

N = 1 ブロック

2)鉄筋質量 (SD295)

D13 196.50 kg

3)溶接長

現場溶接 K型フレア D13＋鋼矢板 横向き溶接

(a) 水中

L = 0.10× 58 本 = 5.80 m

(b) 陸上

L = 0.10× 2 本 = 0.20 m

(7)上部工⑦

1)ブロック数

N = 1 ブロック

2)鉄筋質量 (SD295)

D13 137.42 kg

3)溶接長

現場溶接 K型フレア D13＋鋼矢板 横向き溶接

(a) 水中

L = 0.10× 38 本 = 3.80 m

(8)上部工⑧

1)ブロック数

N = 1 ブロック

2)鉄筋質量 (SD295)

D13 84.22 kg

3)溶接長

現場溶接 K型フレア D13＋鋼矢板 横向き溶接

L = 0.10× 28 本 = 2.80 m

(9)上部工⑨

1)ブロック数

N = 1 ブロック

2)鉄筋質量 (SD295)

D13 199.56 kg

3)溶接長

現場溶接 K型フレア D13＋鋼矢板 横向き溶接

L = 0.10× 60 本 = 6.00 m

(10)上部工⑩

1)ブロック数

N = 1 ブロック

2)鉄筋質量 (SD295)

D13 187.48 kg

3)溶接長

現場溶接 K型フレア D13＋鋼矢板 横向き溶接

L = 0.10× 50 本 = 5.00 m

(11)上部工⑪

1)ブロック数

N = 4 ブロック

2)鉄筋質量 (SD295)

D13 262.12 kg

3)溶接長

現場溶接 K型フレア D13＋鋼矢板 横向き溶接

L = 0.10× 70 本 = 7.00 m

(12)上部工⑫

1)ブロック数

N = 1 ブロック

2)鉄筋質量 (SD295)

D13 249.52 kg

3)溶接長

現場溶接 K型フレア D13＋鋼矢板 横向き溶接

L = 0.10× 62 本 = 6.20 m

上部工

・階段工

場所打コンクリート

$V_{【階段①】}$ = {1.00×2.30+(1/2×(0.30+2.10)×3.00
-1/2×0.30×0.20×10)×2}×1.00 = 8.90

$V_{【階段②】}$ = 1.00×2.30+(1/2×(0.30+2.10)×3.00
-1/2×0.30×0.20×10)×1.00 = 5.60

ΣV = 14.50 m^3

型枠

［側面］

$A_{【階段①】}$ = 1.00×2.30+(1/2×(0.30+2.10)×3.00
-1/2×0.30×0.20×10)×2 = 8.90

$A_{【階段②】}$ = 1.00×2.30+1/2×(0.30+2.10)×3.00
-1/2×0.30×0.20×10 = 5.60

［妻面］

A= 1.00×2.30×2×2 = 9.20

ΣA = 23.70 m^2

均しコンクリート

$V_{【階段①】}$ = 1.00×0.10×7.20 = 0.72

$V_{【階段②】}$ = 1.00×0.10×4.20 = 0.42

ΣV = 1.14 m^3

型枠

$A_{【階段①】}$ = 7.20×0.10+1.00×0.10×2 = 0.92

$A_{【階段②】}$ = 4.20×0.10+1.00×0.10×2 = 0.62

ΣA = 1.54 m^2

転落防止柵(H=1.10m)

【階段①】

n= = 1 式

【階段②】

n= = 1 式

裏込･裏埋工 総括表

種　　別	細　　別	規　　格	単 位	数 量	備　　考
裏込石		栗石(50～150mm)	m^3	113.9	
裏込石	均し	± 5cm 陸上	m^2	58.8	
砕石		RC-40	m^3	593.4	

裏込石(栗石50～150㎜)

測　点	距 離	断面積	平 均	体 積	摘　要
CNo. 0 -17.5		0.0			
CNo. 0 -17.1	0.4	0.1	0.05	0.0	CNo.0-14.5より
CNo. 0 -14.5	2.6	0.1	0.10	0.3	
CNo. 0 -12.3	2.2	0.1	0.10	0.2	CNo.0-14.5より
CNo. 0 -11.2	1.1	1.1	0.60	0.7	CNo.0-10.0より
CNo. 0 -10.0	1.2	1.1	1.10	1.3	
CNo. 0 -8.5	1.5	1.1 1.5	1.10	1.7	
CNo. 0 -7.4	1.1	1.5	1.50	1.7	CNo.0-8.5より
CNo. 0 -5.9	1.5	4.5	3.00	4.5	
CNo. 0 -5.0	0.9	3.8	4.15	3.7	
CNo. 0 -3.9	1.1	2.7	3.25	3.6	CNo.0'より
CNo. 0 '	3.9	2.7	2.70	10.5	
CNo. 0 +0.3		0.0			
CNo. 0 +3.5	3.2	1.4	0.70	2.2	CNo.0+6.0より
CNo. 0 +6.0	2.5	1.4	1.40	3.5	
CNo. 1	4.0	1.3	1.35	5.4	
CNo. 2	10.0	1.3	1.30	13.0	
CNo. 3	10.0	1.2	1.25	12.5	
CNo. 4	10.0	1.1	1.15	11.5	
CNo. 5	10.0	1.0	1.05	10.5	
CNo. 6	10.0	1.0	1.00	10.0	
CNo. 6 +6.0	6.0	1.1	1.05	6.3	
CNo. 6 +9.7	3.7	1.1	1.10	4.1	CNo.6+6.0より

裏込石(栗石50～150㎜)

測　　点	距 離	断面積	平 均	体 積	摘　　要
CNo. 7	0.3	1.6	1.35	0.4	
CNo. 7 +1.2		1.6			CNo.7+1.7より
CNo. 7 +1.7	0.5	1.6	1.60	0.8	
		1.6			CNo.7+1.7より
CNo. 7 +2.0	0.3	1.2	1.60	0.5	CNo.7+4.2より
CNo. 7 +4.2	2.2	1.2	1.20	2.6	
CNo. 7 +4.9	0.7	1.2	1.20	0.8	CNo.7+4.2より
CNo. 7 +6.7	1.8	0.6	0.90	1.6	
合　　計				113.9	

裏込石 均し(±5cm) 陸上

測　点	距 離	断面長	平 均	面 積	摘　要
CNo. 0 -8.5		0.7			
CNo. 0 -5.0	3.5	0.7	0.70	2.5	
CNo. 0 ’	5.0	0.7	0.70	3.5	
CNo. 0 +0.3		0.0			
CNo. 0 +0.7	0.4	0.7	0.35	0.1	CNo.0+6.0より
CNo. 0 +6.0	5.3	0.7	0.70	3.7	
CNo. 1	4.0	0.7	0.70	2.8	
CNo. 2	10.0	0.7	0.70	7.0	
CNo. 3	10.0	0.7	0.70	7.0	
CNo. 4	10.0	0.7	0.70	7.0	
CNo. 5	10.0	0.7	0.70	7.0	
CNo. 6	10.0	0.7	0.70	7.0	
CNo. 6 +6.0	6.0	0.7	0.70	4.2	
CNo. 7	4.0	0.7	0.70	2.8	
CNo. 7 +1.2		1.2			CNo.7+1.7より
CNo. 7 +1.7	0.5	1.2 0.7	1.20	0.6	
CNo. 7 +4.2	2.5	0.7	0.70	1.8	
CNo. 7 +6.7	2.5	0.7	0.70	1.8	
合　計				58.8	

砕石

測　点	距 離	断面積	平 均	体 積	摘　要
CNo. 0 -41.6		0.0			
CNo. 0 -39.5	2.1	2.9	1.45	3.0	CNo.0-38.5より
CNo. 0 -38.5	1.0	2.9	2.90	2.9	
CNo. 0 -35.0	3.5	2.9	2.90	10.2	CNo.0-38.5より
CNo. 0 -33.1	1.9	3.9	3.40	6.5	CNo.0-30.8より
CNo. 0 -30.8	2.3	3.9	3.90	9.0	
CNo. 0 -29.8	1.0	3.9	3.90	3.9	CNo.0-30.8より
CNo. 0 -27.8	2.0	5.4	4.65	9.3	CNo.0-25.8より
CNo. 0 -25.8	2.0	5.4	5.40	10.8	
CNo. 0 -25.7	0.1	5.4	5.40	0.5	CNo.0-25.8より
CNo. 0 -22.8	2.9	9.6	7.50	21.8	CNo.0-20.8より
CNo. 0 -20.8	2.0	9.6 9.4	9.60	19.2	
CNo. 0 -20.3 ’	0.5	9.4	9.40	4.7	
CNo. 0 -20.0	0.3	9.4	9.40	2.8	CNo.0-20.3より
CNo. 0 -17.2	2.8	0.0	4.70	13.2	
CNo. 0 -23.4		0.0			
CNo. 0 -20.3	3.1	15.2	7.60	23.6	
CNo. 0 -17.5	2.8	17.5	16.35	45.8	CNo.0-14.5より
CNo. 0 -14.5	3.0	17.5	17.50	52.5	
CNo. 0 -13.5	1.0	17.5	17.50	17.5	CNo.0-14.5より
CNo. 0 -10.0	3.5	21.0	19.25	67.4	
CNo. 0 -8.5	1.5	20.1 20.7	20.55	30.8	
CNo. 0 -5.0	3.5	16.7	18.70	65.5	

砕石

測　　点	距 離	断面積	平 均	体 積	摘　　要
CNo. 0 ’	5.0	11.2	13.95	69.8	
CNo. 0 +0.6		0.0			
CNo. 0 +6.0	5.4	6.6	3.30	17.8	
CNo. 1	4.0	2.3	4.45	17.8	
CNo. 2	10.0	1.0	1.65	16.5	
CNo. 3	10.0	1.0	1.00	10.0	
CNo. 4	10.0	1.0	1.00	10.0	
CNo. 5	10.0	0.9	0.95	9.5	
CNo. 6	10.0	0.9	0.90	9.0	
CNo. 6 +6.0	6.0	0.9	0.90	5.4	
CNo. 6 +8.9	2.9	0.9	0.90	2.6	CNo.6+6.0より
CNo. 6 +9.7	0.8	2.9	1.90	1.5	CNo.7より
CNo. 7	0.3	2.9	2.90	0.9	
CNo. 7 +1.7		0.3			
CNo. 7 +4.2	2.5	0.3	0.30	0.8	
CNo. 7 +6.7	2.5	0.4	0.35	0.9	
合　　計				593.4	

舗装工 総括表

種　　別	細　　別	規　　格	単 位	数 量	備　　考
コンクリート舗装	舗装面積	コンクリート t=20cm 基礎砕石 t=20cm	m^2	1090.8	
	型枠	t=20cm	m	320.4	
	目地	t=20cm	m	756.4	
	鉄網	D6-150×150	m^2	1003.5	

舗装工

・コンクリート舗装

舗装面積

［コンクリート(t=20cm)］

［基礎砕石　　(t=20cm)］

A= 268.90 ［海側］ + 231.78 ［スロープ部］ + 133.07 ［陸側］ + 457.02 ［臨港道路］ = 1090.77 m^2

型枠(t=20cm)

【縦目地】

$L_{[スロープ部]}$ = 3.94×2+4.61+1.77 = 14.26

$L_{[陸側]}$ = 1.60+4.00 = 5.60

$L_{[臨港道路]}$ = 5.90+4.72+4.61+5.00+5.02+4.95+5.01×2
+3.85×2+6.75+5.46+5.02×2 = 70.17

【横目地】

$L_{[海側]}$ = 5.00×8+4.00×3 = 52.00

$L_{[スロープ部]}$ = 5.00×2+3.80+5.15+6.49+8.96+11.89
+3.80+4.23+4.65+5.55 = 64.52

$L_{[陸側]}$ = 1.00×11+3.90+4.00+4.72+3.32+5.84 = 32.78

$L_{[臨港道路]}$ = 3.46×2+3.50×3+3.52×5+3.72
+3.43+3.45+3.75+3.76+3.64+3.51×2+3.50×2
+3.51+4.08+2.71 = 81.09

ΣL = 320.42 m

目地(t=20cm)

【縦目地】

$L_{[海側]}$ = 7.03+4.95×8+4.68×2+7.03+4.00+0.95+4.95×6
+4.68×2+2.05+2.90 = 111.98

$L_{[ｽﾛｰﾌﾟ部]}$ = 4.35×2+5.73+4.12×2+0.50+6.00+6.06
+3.94×2+4.61+1.77
+4.35×2+4.00×2+4.10 = 70.29

$L_{[陸側]}$ = (8.73+4.95×8+7.15+4.38)×2
+4.01+3.69+0.10+4.00+4.10
+4.00+1.60+1.00+6.17+3.00 = 151.39

$L_{[臨港道路]}$=
5.84+4.72+0.50+3.27+5.00+5.02+4.16+0.73
+5.00×2+3.85×2+0.50+5.23×2
+5.90+4.72+4.61+5.00+5.02+4.95+5.01×2
+3.85×2+6.75+5.46+5.97+4.72+5.49+5.00
+5.02×4+3.85×2+8.17+5.70+4.95+5.12 = 190.93

【横目地】

$L_{[海側]}$ = 5.00×8+4.00×3+1.00×4 = 56.00

$L_{[ｽﾛｰﾌﾟ部]}$ = 5.00×3+3.80+5.15+6.49+8.96
+3.80+4.23+4.65 = 52.08

$L_{[陸側]}$ = 1.00×12+3.90+4.00+3.32 = 23.22

$L_{[臨港道路]}$=
3.46×3+3.50×3+3.52×5+3.72+3.73
+3.41+3.43+3.45+3.75+3.76+3.64+3.51×2
+3.50×2+3.51+4.08+3.76+2.37+2.71+2.67 = 100.49

ΣL = 756.38 m

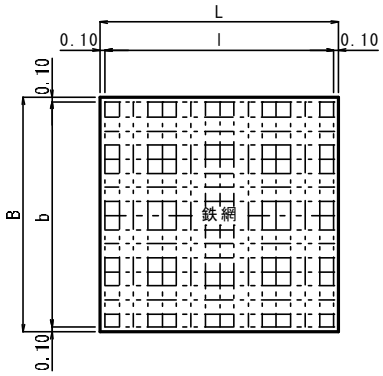
鉄網(D6-150×150)

A= 1090.77 × 0.92 = 1003.51 m²

	舗　装		鉄　網	
	L	B	l	b
寸法(m)	4.95	5.00	4.75	4.80
面積(m²)	24.75		22.80	

鉄網単位面積 A= 22.80 / 24.75 = 0.92 m²/m²

鉄網標準図



付属工 総括表

種　　別	細　　別	規　　格	単 位	数 量	備　　考
係船曲柱	新規	50kN型	基	12	
係船環	新規	φ125 SUS	本	12	
車止め	新規	150H×3500L	本	5	
		150H×3000L	本	1	
		150H×2500L	本	1	
		150H×2000L	本	2	
		150H×1500L	本	2	
		150H×1000L	本	1	
	流用	150H×4000L	本	6	アンカーは新規
コーナー材			m	57.0	
防舷材	流用	V-200H×700L	基	18	アンカーは新規
ゴム製梯子		200H×600L	基	1	
補助梯子		200H×1200L	基	1	
ガードレール		後付けタイプ	m	115.7	

付属工

・係船曲柱(50kN型)

新規

n=　12　基

・係船環(φ125 SUS)

新規

n=　12　本

・車止め(150H)

長さ (m)	本数(本)	
	新規	流用
4.00	-	6
3.50	5	-
3.00	1	-
2.50	1	-
2.00	2	-
1.50	2	-
1.00	1	-

・コーナー材

L=　57.0　m

・防舷材(200H×700L)

流用

n=　18　基

・ゴム製梯子(200H×600L)

n=　1　基

・補助梯子(200H×1200L)

n=　1　基

・ガードレール(後付けタイプ)

L= 18.31+20.33+14.57+28.75+26.75+7.03　= 115.7　m

設 計 数 量 総 括 表

費 目	工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	設計数量	備 考
泊地(西側)	撤去仮設工	大型土のう	撤去		個	54	54	
			製作・設置		個	348	348	
	泊地工	泊地浚渫	浚渫	土砂	m^3	11398.1		
			底面余掘	土砂 t=0.5m	m^3	2214.6		
				計	m^3	13612.7	13613	

撤去仮設工 総括表

種　　別	細　　別	規　　格	単 位	数 量	備　　考
大型土のう	撤去		個	54	
	製作・設置		個	348	

撤去仮設工

・大型土のう　　※個数は平面図より

［撤去］

n= 30+4+20　　=　　54　個

［製作・設置］

n=　　=　　348　個

泊地工 総括表

種　　別	細　　別	規　　格	単 位	数 量	備　　考
泊地浚渫	浚渫	土砂	m^3	11398.1	
	底面余掘	土砂 t=0.5m	m^3	2214.6	
		計	m^3	13612.7	

浚渫(土砂)

測　　点	距 離	断面積	平 均	体 積	摘　　要
INo. 0		64.7			
INo. 1	10.0	77.8	71.25	712.5	
INo. 2	10.0	89.6	83.70	837.0	
INo. 3	10.0	112.9	101.25	1012.5	
INo. 4	10.0	118.5	115.70	1157.0	
INo. 5	10.0	136.2	127.35	1273.5	
INo. 6	10.0	202.0	169.10	1691.0	
INo. 7	10.0	182.4	192.20	1922.0	
INo. 8	10.0	121.5	151.95	1519.5	
INo. 8 +8.4	8.4	0.0	60.75	510.3	
				762.8	【法面】 5.1×35.40+18.0×25.50+4.5×27.40
					[(A×延長)+(B×延長)+(C×延長)]
合　　計				11398.1	

底面余堀(土砂) t=0.5m

測　　点	距 離	断面積	平 均	体 積	摘　　要
INo. 0		15.2			
INo. 1	10.0	18.3	16.75	167.5	
INo. 2	10.0	21.5	19.90	199.0	
INo. 3	10.0	24.6	23.05	230.5	
INo. 4	10.0	27.8	26.20	262.0	
INo. 5	10.0	30.9	29.35	293.5	
INo. 6	10.0	39.0	34.95	349.5	
INo. 7	10.0	36.4	37.70	377.0	
INo. 8	10.0	16.7	26.55	265.5	
INo. 8 +8.4	8.4	0.0	8.35	70.1	
合　　計				2214.6	

設 計 数 量 総 括 表

費 目	工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	設計数量	備 考
航路	航路工	航路浚渫	床掘[-2.0m]	土砂	m³	4080.3	4080	1次床掘

航路工 総括表

種　　　別	細　　　別	規　　　格	単 位	数 量	備　　考
航路浚渫	床掘[-2.0m]	土砂	m³	4080.3	1次床掘

床掘(土砂) [-2.0m]

測　点	距 離	断面積	平 均	体 積	摘　要
HNo. 0 -4.5		0.0			
HNo. 0	4.5	25.0	12.50	56.3	
HNo. 1	10.0	45.1	35.05	350.5	
HNo. 2	10.0	46.0	45.55	455.5	
HNo. 2 +5.88	5.9	55.9	50.95	300.6	
HNo. 3	4.1	59.7	57.80	237.0	
HNo. 4	10.0	65.9	62.80	628.0	
HNo. 4 +3.0	3.0	65.8	65.85	197.6	
HNo. 5	7.0	47.7	56.75	397.3	
HNo. 5 +5.5	5.5	47.7	47.70	262.4	HNo.5より
HNo. 6	4.5	14.5	31.10	140.0	
HNo. 6 +2.5	2.5	0.0	7.25	18.1	
HNo. 6'		44.3			
HNo. 7	10.0	34.5	39.40	394.0	
HNo. 8	10.0	21.7	28.10	281.0	
HNo. 9	10.0	15.4	18.55	185.5	
HNo. 9 +1.0	1.0	14.0	14.70	14.7	
HNo. 8 +7.1		0.0			[HNo.9+1.0']-3.9
HNo. 9 +1.0'	3.9	6.1	3.05	11.9	
HNo. 10	9.0	10.8	8.45	76.1	
HNo. 11	10.0	2.3	6.55	65.5	
HNo. 11 +7.2	7.2	0.0	1.15	8.3	
合　計				4080.3	