

§ 1. 数量総括表

1. 数量総括表

工種	項目・細別・規格		単位	計算数量	設計数量	摘要		
工場製作工	横断歩道高欄	鋼材	式	1.0	1.0			
		製作(高欄)	フラットバー (縦さん)	t	0.9	0.9		
		一般外面塗装	C-5塗装系	m2	26.4	26.0		
		一般内面塗装	D-5塗装系	m2	0.02	0.02		
		現場外面塗装	ボルト連結部	m2	0.1	0.1		
工場製品輸送工	輸送工	横断歩道高欄部材	t	0.90	0.90	鉸桁準拠 L=85km		
上部工	高欄工	高欄組立工		m	13.4	13.4		
		手摺設置工	1段 ステンレス φ38	m	14.6	14.6	現場発生材	
		シール材	30×10	φ	0.5	0.5		
		バックアップ材	30×10	φ	0.5	0.5		
	現場溶接工	現場溶接	すみ肉6mm	m	17.6	17.0		
	現場塗装工	現場外面塗装	F-11塗装系	m2	0.1	0.1	ボルト連結部	
		現場外面溶接部塗装	F-13塗装系	m2	3.8	3.0	現場溶接部	
		現場内面溶接部塗装	F-14塗装系	m2	0.7	0.7	現場溶接部	
		1種ケレン	高欄部単独施工	m2	1.1	1.0		
	橋面舗装	ノンスリップタイル	C型 300×300×25	枚	85.0	85.0	階段部	
			L型 297×297×25	枚	40.0	40.0	平面部	
	橋名板	橋名板取付		箇所	1.0	1.0	現場発生材	
	下部工	作業土工	床掘	土砂	m3	78.2	78.0	小規模
埋戻し				m3	60.6	60.0	小規模	
残土				m3	12.6	12.0	排水構造物+撤去工含む	
コンクリート		橋台	24-12-25 BB	m3	30.7	30.0		
均しコンクリート			18-8-40 t=10cm	m3	1.2	1.0		
型枠工		一般型枠	鉄筋構造物		m2	50.0	50.0	
			均しコンクリート		m2	1.6	1.0	
鉄筋工		一般構造物	SD345	D13	t	0.36	0.36	
				D16~25	t	0.41	0.41	
				D29~32	t	-	-	
				D35	t	-	-	
	計			t	0.77	0.77		
基礎砕石工	基礎砕石	RC-40 t=20cm	m2	12.4	12.0			
仮設工	枠組足場	H≤30 安全ネット	m2	24.0	24.0			
	支保工	ハイクォール支保	m3	3.4	3.0			

工種	項目・細別・規格				単位	計算数量	設計数量	摘要	
	既製杭工	鋼管杭φ600	杭長	L=11.5m		本	2	2	加重平均N値 11.1
			1本当り	SKK400	φ600	t=9mm	t	1.51	
		中詰コンクリート		24-12-40 BB	m ³	0.3	0.3		
		杭頭鉄筋		SD345	D13	t	0.02	0.02	
					D16~25	t	0.05	0.05	
					D29~32	t	-	-	
					D35	t	-	-	
		計		t	0.07	0.07			
		杭土工	積込み		m ³	3.6	3.0		
			残土		m ³	3.6	3.0		
排水構造物工	作業土工	床掘		土砂	m ³	12.8	12.0	小規模	
		埋戻			m ³	8.5	8.0	小規模	
	側溝工	自由勾配側溝		B300*H300	m	14.2	14.0		
		蓋板		コンクリート蓋 B300用	枚	12.0	12.0		
		蓋板		グレーチング蓋 B300用	枚	2.0	2.0		
構造物撤去工	作業土工	床掘		土砂	m ³	3.1	3.0	小規模	
		埋戻			m ³	4.3	4.0	小規模	
	既設歩道橋撤去工	既設階段撤去	桁切断・撤去	フレーン25吊 相吊クレーン無し	t	1.38	1.38		
			高欄撤去		m	9.9	9.9	0.49t	
			手摺撤去		m	11.4	11.4	再利用	
	橋面舗装撤去	ブロック舗装撤去			m ²	9.0	9.0		
		モルタルはつり			m ²	9.0	9.0		
		積込	コンクリート	m ³	0.2	0.2			
	構造物取壊し工	コンクリート構造物取壊し			m ³	1.3	1.0		
		舗装版破砕		t=4cm	m ²	7.5	7.0		
	縁石撤去	地先境界ブロック撤去		150×150	m	10.3	10.0		
	運搬処理工	殻運搬処分		コンクリート殻	m ³	1.5	1.0		
		殻運搬処分		アスファルト殻	m ³	0.3	0.3		
		現場発生品運搬		トラック4t 2.9t吊	回	1.0	1.0	1.87t	
	付帯工	支障木処理	伐採	幹周60以上~90未満		本	1.0	1.0	
幹周90以上~120未満				本	1.0	1.0			
伐根			幹周60以上~90未満		本	1.0	1.0		
処分		木くず	枝葉		t	0.3	0.3		
			幹		t	0.5	0.5		
			根		t	0.1	0.1		
仮設工	養生鉄板	敷鉄板		設置・撤去	m ²	74.3	74.0		
		敷鉄板賃料	1524×3048×22		枚	4.0	4.0	ΣW= 12.8t	
			1524×6096×22		枚	6.0	6.0		
	交通管理工	交通誘導警備員B			人	36	36		

§ 2. 工場製作数量計算書

1. 数量総括表

工 種	項目・細別・規格		単位	計算数量	摘 要	
工場製作工	横断歩道高欄	鋼板	SM400A t=12 16	t	0.14	
			SM400A t=6 3.2	t	0.03	
		角型鋼管	STKR400 125×75×3.2	t	0.15	
			STKR400 100×100×4.5	t	0.21	
			STKR400 60×30×2.3	t	0.05	
		鋼板	SS400 t=6	t	0.27	
		丸鋼	SS400 φ22 6	t	0.05	
		鋼材計		t	0.90	
		製作(高欄)	フラットバー (縦さん)	t	0.90	
		一般外面塗装	C-5塗装系	m2	26.4	
		一般内面塗装	D-5塗装系	m2	0.02	
		現場外面塗装	ボルト連結部	m2	0.1	

2. 鋼材数量集計表

	材質	寸法	高欄 HR	既設階段 S1	合計	摘 要
PL	SM400A	16	96		96	
		12		47	47	
		6	13		13	
		3.2	12	1	13	
		小計	121	48	169	
鋼板小計			121	48	169	
ST	STKR400	125×75×3.2	150		150	
		100×100×4.5	184	24	208	
		60×30×2.3	45		45	
		小計	379	24	403	
ST	SS400	100×6	124		124	
		60×6	72		72	
		50×6	78		78	
		小計	274	0	274	
ST	SS400	22φ	51		51	
		6φ		1	1	
		小計	51	1	52	
NT	SS400	M20	4		4	60個
WS	SS400	M20	4		4	60個
総合計			833	73	906	

1-2 数量総括表 [KG]

	材 質	寸 法	高 欄 HR	既設階段 S1	合 計
PL	SM400A	16	96		96
		12		47	47
		6	13		13
		3.2	12	1	13
		小 計	121	48	169
	鋼 板	小 計	121	48	169
ST	STKR400	125x 75x 3.2	150		150
		100x100x 4.5	184	24	208
		60x 30x 2.3	45		45
		小 計	379	24	403
FB	SS400	100 x 6	124		124
		60 x 6	72		72
		50 x 6	78		78
		小 計	274		274
RB	SS400	22φ	51		51
		6φ		1	1
		小 計	51	1	52
NT	SS400	M20	4		4
WS	SS400	M20	4		4
総 合 計			833	73	906

1-3 ボルト本数等総括表〔個数等〕

	材 質	寸 法	高 欄 HR	合 計
NT	SS400	M20[Uxxx]	60	60
WS	SS400	M20[x1xx]	60	60

(表示単位)

[NT][WS]は個数。

(ナット座金の種類) []内の4文字の説明 【x】は取り付かない。

1つ目：ナットの種類【1~4】1~4種【D】ダブル1+3種【U】緩み止め。

2つ目：平座金の枚数【0~2】。3つ目：ばね座金【S】。

4つ目：テーパ座金【5】5°勾配【8】8°勾配。

1-4 鋼材数量計算

【 高欄 L側 上段ブロック 】

種別	寸法	長さ	個数	WT/M*2	WT/1個	【 HR 高欄 】		摘要	ネット
						質量	材質		
ST F	125x 75x3.2x	1005	1	9.520	9.570	10	STKR400	RAIL	
ST F	125x 75x3.2x	185	1	9.520	1.760	2	STKR400	RAIL	
ST F	125x 75x3.2x	271	1	9.520	2.580	3	STKR400	RAIL	
ST F	100x100x4.5x	909	2	13.100	11.900	24	STKR400	POST	
ST F	60x 30x2.3x	197	1	2.980	0.587	1	STKR400	H-TIE	
ST F	60x 30x2.3x	370	1	2.980	1.100	1	STKR400	H-TIE	
ST F	60x 30x2.3x	256	1	2.980	0.763	1	STKR400	H-TIE	
ST F	60x 30x2.3x	68	1	2.980	0.203	1	STKR400	H-TIE	
ST F	60x 30x2.3x	155	1	2.980	0.462	1	STKR400	H-TIE	
FB F	50x 6x	495	4	2.360	1.170	5	SS400	V-TIE	
FB F	50x 6x	449	1	2.360	1.060	1	SS400	V-TIE	
FB F	50x 6x	435	1	2.360	1.030	1	SS400	V-TIE	
FB F	60x 6x	197	2	2.830	0.558	1	SS400	H-TIE	
FB F	60x 6x	370	2	2.830	1.050	2	SS400	H-TIE	
FB F	100x 6x	197	2	4.710	0.928	2	SS400	H-TIE	
FB F	100x 6x	370	2	4.710	1.740	3	SS400	H-TIE	
PL F	135x3.2x	970	1	25.120	2.730	3	SM400A	END	83
PL F	170x 16x	300	2	125.600	6.410	13	SM400A	BASE	
PL F	50x 6x	100	2	47.100	0.179	1	SM400A	RIB	76
RB F	22φ x	293	8	2.980	0.873	7	SS400	ANC-B	
NT K	M 20		8	ナット	0.061	1	SS400	ANC-B	
WS K	M 20		8	1座金	0.017	1	SS400	ANC-B	

[部材数 0] 小計= 85KG[大型 0個 0KG、小型 0個 0KG]

【 高欄 L側 下段ブロック 】

種別	寸法	長さ	個数	WT/M*2	WT/1個	【 HR 高欄 】		摘要	ネット
						質量	材質		
ST F	125x 75x3.2x	4861	1	9.520	46.300	46	STKR400	RAIL	
ST F	100x100x4.5x	948	5	13.100	12.400	62	STKR400	POST	
ST F	60x 30x2.3x	179	1	2.980	0.533	1	STKR400	H-TIE	
ST F	60x 30x2.3x	1245	2	2.980	3.710	7	STKR400	H-TIE	
ST F	60x 30x2.3x	742	2	2.980	2.210	4	STKR400	H-TIE	
ST F	60x 30x2.3x	235	1	2.980	0.700	1	STKR400	H-TIE	
FB F	50x 6x	435	24	2.360	1.030	25	SS400	V-TIE	
FB F	60x 6x	1249	4	2.830	3.530	14	SS400	H-TIE	
FB F	60x 6x	746	4	2.830	2.110	8	SS400	H-TIE	
FB F	60x 6x	239	2	2.830	0.676	1	SS400	H-TIE	
FB F	100x 6x	1262	4	4.710	5.940	24	SS400	H-TIE	
FB F	100x 6x	758	4	4.710	3.570	14	SS400	H-TIE	
FB F	100x 6x	252	2	4.710	1.190	2	SS400	H-TIE	
PL F	135x3.2x	960	1	25.120	2.700	3	SM400A	END	83
PL F	170x 16x	300	5	125.600	6.410	32	SM400A	BASE	
PL F	50x 6x	100	5	47.100	0.179	1	SM400A	RIB	76
RB F	22φ x	293	20	2.980	0.873	17	SS400	ANC-B	
NT K	M 20		20	ナット	0.061	1	SS400	ANC-B	
WS K	M 20		20	1座金	0.017	1	SS400	ANC-B	

[部材数 0] 小計= 264KG[大型 0個 0KG、小型 0個 0KG]

【 高欄 L側 現場継手部 】

種別	寸法	長さ	個数	WT/M*2	WT/1個	【 HR 高欄 】		摘要	ネット
						質量	材質		
ST F	125x 75x3.2x	717	1	9.520	6.830	7	STKR400	RAIL	
ST F	125x 75x3.2x	125	2	9.520	1.190	2	STKR400	RAIL	
ST F	60x 30x2.3x	616	1	2.980	1.840	2	STKR400	H-TIE	
ST F	60x 30x2.3x	78	2	2.980	0.232	1	STKR400	H-TIE	
FB F	50x 6x	435	3	2.360	1.030	3	SS400	V-TIE	
PL F	90x 6x	340	1	47.100	1.440	1	SM400A		
PL F	90x 6x	370	2	47.100	1.570	3	SM400A		
FB F	60x 6x	248	2	2.830	0.702	1	SS400	H-TIE	
FB F	100x 6x	248	2	4.710	1.170	2	SS400	H-TIE	
FB F	60x 6x	978	2	2.830	2.770	6	SS400	H-TIE	
FB F	100x 6x	991	2	4.710	4.670	9	SS400	H-TIE	

[部材数 0] 小計= 37KG[大型 0個 0KG、小型 0個 0KG]

【 高欄 R側 上段ブロック 】

種別	寸法	長さ	個数	WT/M*2	WT/1個	【 HR 高欄 】		摘要	ネット
						質量	材質		
ST F	125x 75x3.2x	1664	1	9.520	15.800	16	STKR400	RAIL	
ST F	125x 75x3.2x	607	1	9.520	5.780	6	STKR400	RAIL	
ST F	125x 75x3.2x	299	1	9.520	2.850	3	STKR400	RAIL	
ST F	100x100x4.5x	909	3	13.100	11.900	36	STKR400	POST	
ST F	60x 30x2.3x	197	1	2.980	0.587	1	STKR400	H-TIE	
ST F	60x 30x2.3x	730	1	2.980	2.180	2	STKR400	H-TIE	
ST F	60x 30x2.3x	526	1	2.980	1.570	2	STKR400	H-TIE	
ST F	60x 30x2.3x	296	1	2.980	0.882	1	STKR400	H-TIE	
ST F	60x 30x2.3x	302	1	2.980	0.900	1	STKR400	H-TIE	
ST F	60x 30x2.3x	162	1	2.980	0.483	1	STKR400	H-TIE	
FB F	50x 6x	495	11	2.360	1.170	13	SS400	V-TIE	
FB F	50x 6x	461	1	2.360	1.090	1	SS400	V-TIE	
FB F	50x 6x	435	1	2.360	1.030	1	SS400	V-TIE	
FB F	60x 6x	197	2	2.830	0.558	1	SS400	H-TIE	
FB F	60x 6x	730	2	2.830	2.070	4	SS400	H-TIE	
FB F	60x 6x	525	2	2.830	1.490	3	SS400	H-TIE	
FB F	60x 6x	295	2	2.830	0.835	2	SS400	H-TIE	
FB F	100x 6x	197	2	4.710	0.928	2	SS400	H-TIE	
FB F	100x 6x	730	2	4.710	3.440	7	SS400	H-TIE	
FB F	100x 6x	525	2	4.710	2.470	5	SS400	H-TIE	
FB F	100x 6x	295	2	4.710	1.390	3	SS400	H-TIE	
PL F	90x 6x	340	1	47.100	1.440	1	SM400A		
PL F	135x3.2x	970	1	25.120	2.730	3	SM400A	END	83
PL F	170x 16x	300	3	125.600	6.410	19	SM400A	BASE	
PL F	50x 6x	100	3	47.100	0.179	1	SM400A	RIB	76
RB F	22φ x	293	12	2.980	0.873	10	SS400	ANC-B	
NT K	M 20		12	ナット	0.061	1	SS400	ANC-B	
WS K	M 20		12	1座金	0.017	1	SS400	ANC-B	

[部材数 0] 小計= 147KG[大型 0個 0KG、小型 0個 0KG]

【 高欄 R側 下段ブロック 】

種別	寸法	長さ	個数	WT/M*2	WT/1個	【 HR 高欄 】		摘要	ネット
						質量	材質		
ST F	125x 75x3.2x	4861	1	9.520	46.300	46	STKR400	RAIL	
ST F	100x100x4.5x	948	5	13.100	12.400	62	STKR400	POST	
ST F	60x 30x2.3x	179	1	2.980	0.533	1	STKR400	H-TIE	
ST F	60x 30x2.3x	1245	2	2.980	3.710	7	STKR400	H-TIE	
ST F	60x 30x2.3x	742	2	2.980	2.210	4	STKR400	H-TIE	
ST F	60x 30x2.3x	235	1	2.980	0.700	1	STKR400	H-TIE	
FB F	50x 6x	435	24	2.360	1.030	25	SS400	V-TIE	
FB F	60x 6x	1249	4	2.830	3.530	14	SS400	H-TIE	
FB F	60x 6x	746	4	2.830	2.110	8	SS400	H-TIE	
FB F	60x 6x	239	2	2.830	0.676	1	SS400	H-TIE	
FB F	100x 6x	1262	4	4.710	5.940	24	SS400	H-TIE	
FB F	100x 6x	758	4	4.710	3.570	14	SS400	H-TIE	
FB F	100x 6x	252	2	4.710	1.190	2	SS400	H-TIE	
PL F	135x3.2x	960	1	25.120	2.700	3	SM400A	END	83
PL F	170x 16x	300	5	125.600	6.410	32	SM400A	BASE	
PL F	50x 6x	100	5	47.100	0.179	1	SM400A	RIB	76
RB F	22φ x	293	20	2.980	0.873	17	SS400	ANC-B	
NT K	M 20		20	ナット	0.061	1	SS400	ANC-B	
WS K	M 20		20	1座金	0.017	1	SS400	ANC-B	

[部材数 0] 小計= 264KG[大型 0個 OKG、小型 0個 OKG]

【 高欄 R側 現場継手部 】

種別	寸法	長さ	個数	WT/M*2	WT/1個	【 HR 高欄 】		摘要	ネット
						質量	材質		
ST F	125x 75x3.2x	717	1	9.520	6.830	7	STKR400	RAIL	
ST F	125x 75x3.2x	125	2	9.520	1.190	2	STKR400	RAIL	
ST F	60x 30x2.3x	616	1	2.980	1.840	2	STKR400	H-TIE	
ST F	60x 30x2.3x	78	2	2.980	0.232	1	STKR400	H-TIE	
FB F	50x 6x	435	3	2.360	1.030	3	SS400	V-TIE	
PL F	90x 6x	340	1	47.100	1.440	1	SM400A		
PL F	90x 6x	370	2	47.100	1.570	3	SM400A		
FB F	60x 6x	235	2	2.830	0.665	1	SS400	H-TIE	
FB F	100x 6x	235	2	4.710	1.110	2	SS400	H-TIE	
FB F	60x 6x	964	2	2.830	2.730	5	SS400	H-TIE	
FB F	100x 6x	976	2	4.710	4.600	9	SS400	H-TIE	

[部材数 0] 小計= 36KG[大型 0個 OKG、小型 0個 OKG]

【 既設階段ガス切断部 】

種別	寸法	長さ	個数	WT/M*2	WT/1個	【 S1 既設階段 】		摘要	ネット
						質量	材質		
ST F	100x100x4.5x	925	2	13.100	12.100	24	STKR400	POST	
PL F	75x3.2x	125	2	25.120	0.236	1	SM400A	END	
PL F	420x 12x	1900	1	94.200	46.600	47	SM400A	END	62
RB F	6φ x	1500	1	0.222	0.333	1	SS400	END	

[部材数 0] 小計= 73KG[大型 0個 OKG、小型 0個 OKG]

§ 3. 上部工数量計算書

1. 数量集計表

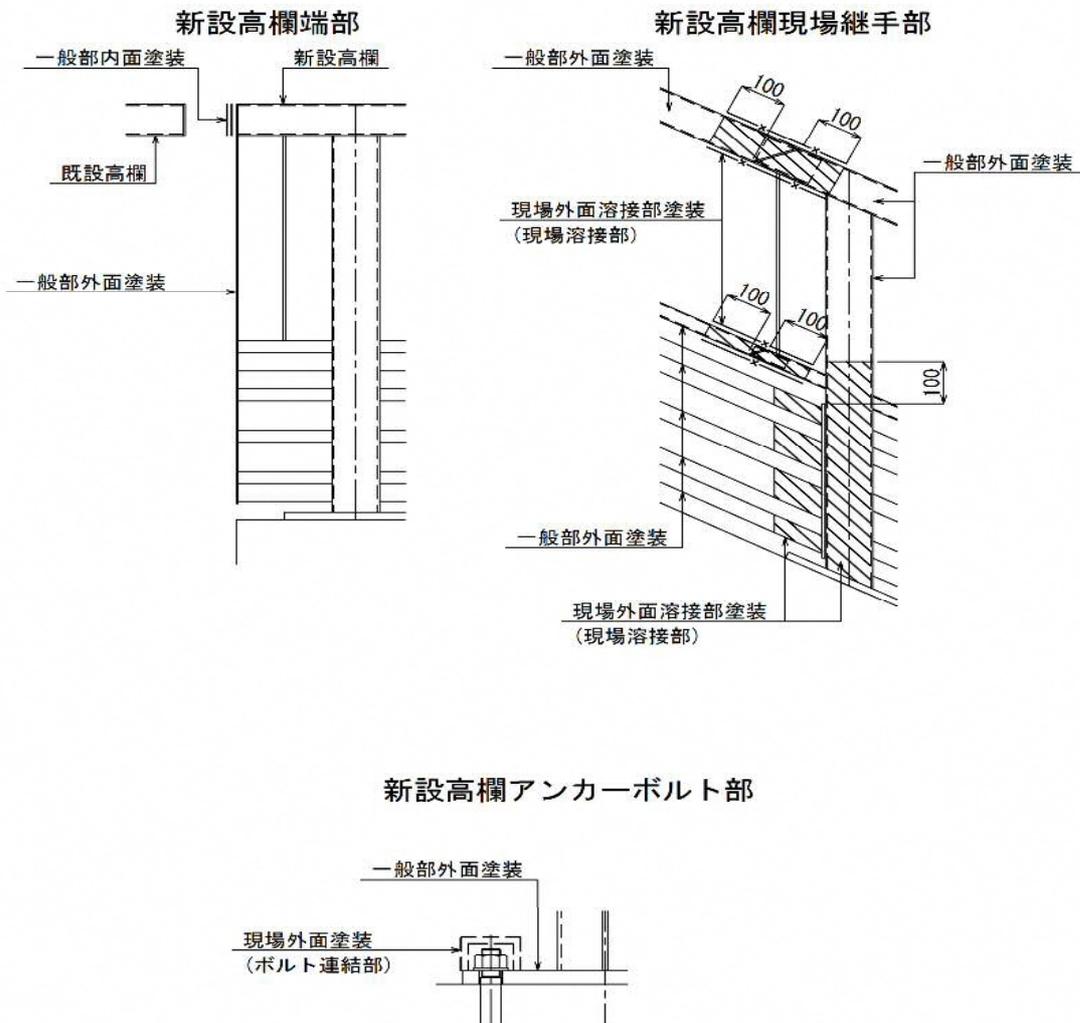
工 種	項目・細別・規格			単位	数 量	摘 要
工場製品輸送工	輸送工	横断歩道高欄	運搬距離 L=85km	t	0.9	鋸桁準拠
上部工	高欄工	高欄組立工		m	13.4	
		手摺設置工	1 段	m	14.6	現場発生材
		シール材	30×10	ℓ	0.5	
		バックアップ材	30×10	ℓ	0.5	
	現場溶接工	現場溶接	すみ肉6mm	m	17.6	
	現場塗装工	現場外面塗装	F-11塗装系	m2	0.1	ボルト連結部
		現場外面溶接部塗装	F-13塗装系	m2	3.8	現場溶接部
		現場内面溶接部塗装	F-14塗装系	m2	0.7	現場溶接部(鋼床版上面)含む
		1 種ケレン	高欄部単独施工	m2	1.1	
	舗装材	ノンスリップタイル	C型 300×300×25	枚	85	階段部
			L型 297×297×25	枚	40	平面部
		セメントモルタル	t=25mm	m2	11.2	
	橋名板	橋名板取付	現場発生材	箇所	1.0	現場発生材

§ 2 塗装面積

2-1 塗装面積総括表

	高欄	既設階段 ガス切断部	合計
一般部外面塗装	26.4	0.0	26.4
一般部内面塗装	0.1	0.0	0.1
現場外面塗装(ボルト連結部)	0.1	0.0	0.1
現場外面溶接部塗装(現場溶接部)	1.6	2.2	3.8
現場内面溶接部塗装(現場溶接部)	0.0	0.5	0.5
鋼床版上面現場塗装(現場溶接部)	0.0	0.2	0.2
ケレン面積	0.0	1.1	1.1
ブラスト面積	30.0	1.8	31.8

2-2 塗装塗り分け図



2-3 塗装面積集計

(1) 一般部外面塗装

$$\begin{array}{rcll} & & \text{(a)} & \text{(g)} \\ \text{高欄} & A = & 28.06 & - 1.63 & = & 26.43 \text{ m}^2 \end{array}$$

(2) 一般部内面塗装

$$\begin{array}{rcll} & & \text{(b)} & \\ \text{高欄} & A = & 0.02 & & = & 0.02 \text{ m}^2 \end{array}$$

(3) 現場外面塗装(ボルト連結部)

$$\begin{array}{rcll} & & \text{(e)} & \text{(f)} \\ \text{高欄} & A = & 0.03 & + 0.09 & = & 0.12 \text{ m}^2 \end{array}$$

(4) 現場外面溶接部塗装(現場溶接部)

$$\begin{array}{rcll} & & \text{(g)} & \\ \text{高欄} & A = & 1.63 & & = & 1.63 \text{ m}^2 \end{array}$$

$$\begin{array}{rcll} & & \text{(h)} & \\ \text{既設階段ガス切断部} & A = & 2.17 & & = & 2.17 \text{ m}^2 \end{array}$$

$$\text{合計} = 3.80 \text{ m}^2$$

(5) 現場内面溶接部塗装(現場溶接部)

$$\begin{array}{rcll} & & \text{(i)} & \\ \text{既設階段ガス切断部} & A = & 0.52 & & = & 0.52 \text{ m}^2 \end{array}$$

(6) 鋼床版上面現場塗装(現場溶接部)

$$\begin{array}{rcll} & & \text{(j)} & \\ \text{既設階段ガス切断部} & A = & 0.15 & & = & 0.15 \text{ m}^2 \end{array}$$

(7) ケレン面積

$$\begin{array}{rcll} & & \text{(k)} & \\ \text{既設階段ガス切断部} & A = & 1.13 & & = & 1.13 \text{ m}^2 \end{array}$$

(8) プラスト面積

$$\begin{array}{rcll} & & \text{(c)} & \\ \text{高欄} & A = & 29.95 & & = & 29.95 \text{ m}^2 \end{array}$$

$$\begin{array}{rcll} & & \text{(d)} & \\ \text{既設階段ガス切断部} & A = & 1.77 & & = & 1.77 \text{ m}^2 \end{array}$$

$$\text{合計} = 31.72 \text{ m}^2$$

2-4 塗装面積計算(電算)

(1) 塗装面積計算総括表(電算)

1) 一般部塗装面積

		(m ²)			
		外面	内面	特殊	全表面積
高欄	(HR)	(a) 28.06	(b) 0.02	0.00	(c) 29.95
既設階段	(S1)	0.00	0.00	0.00	(d) 1.77
合計面積		28.06	0.02	0.00	31.72

2) 連結部塗装面積

		(m ²)		
		外面	内面	特殊
高欄	(HR)	(e) 0.03	0.00	0.00
既設階段	(S1)	0.00	0.00	0.00
合計面積		0.03	0.00	0.00

3) ボルト塗装面積

		(m ²)		
		外面	内面	特殊
高欄	(HR)	(f) 0.09	0.00	0.00
既設階段	(S1)	0.00	0.00	0.00
合計面積		0.09	0.00	0.00

(2) 塗装面積電算結果

【 高欄 L側 上段ブロック 】										
種別	寸法	長さ	個数	種類	表面積	【 HR 高欄 】			ネット	
						外面	内面	特殊		
ST	125x 75x3.2x	1005	1	一般部	0.39	0.39			RAIL	
ST	125x 75x3.2x	185	1	一般部	0.07	0.07			RAIL	
ST	125x 75x3.2x	271	1	一般部	0.11	0.11			RAIL	
ST	100x100x4.5x	909	2	一般部	0.70	0.70			POST	
ST	60x 30x2.3x	197	1	一般部	0.03	0.03			H-TIE	
ST	60x 30x2.3x	370	1	一般部	0.06	0.06			H-TIE	
ST	60x 30x2.3x	256	1	一般部	0.04	0.04			H-TIE	
ST	60x 30x2.3x	68	1	一般部	0.01	0.01			H-TIE	
ST	60x 30x2.3x	155	1	一般部	0.03	0.03			H-TIE	
FB	50x 6x	495	4	一般部	0.20	0.20			V-TIE	
FB	50x 6x	449	1	一般部	0.04	0.04			V-TIE	
FB	50x 6x	435	1	一般部	0.04	0.04			V-TIE	
FB	60x 6x	197	2	一般部	0.05	0.05			H-TIE	
FB	60x 6x	370	2	一般部	0.09	0.09			H-TIE	
FB	100x 6x	197	2	一般部	0.08	0.08			H-TIE	
FB	100x 6x	370	2	一般部	0.15	0.15			H-TIE	
PL	135x3.2x	970	1	一般部	0.22	0.20	0.01		END	83
PL	170x 16x	300	2	一般部	0.20	0.20			BASE	
PL	50x 6x	100	2	一般部	0.02	0.02			RIB	76
RB	22φ x	293	8	連結部	0.16	0.00			ANC-B	
NT	M 20		8	ボルト	0.01	0.01			ANC-B	
WS	M 20		8	ボルト	0.00				ANC-B	

1個分表面	一般部			連結部			ボルト		
2.70	外面	内面	特殊	外面	内面	特殊	外面	内面	特殊
1個分小計	2.51	0.01	0.00	0.00	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00

【 高欄 L側 下段ブロック 】										
種別	寸法	長さ	個数	種類	表面積	【 HR 高欄 】			ネット	
						外面	内面	特殊		
ST	125x 75x3.2x	4861	1	一般部	1.89	1.89			RAIL	
ST	100x100x4.5x	948	5	一般部	1.83	1.83			POST	
ST	60x 30x2.3x	179	1	一般部	0.03	0.03			H-TIE	
ST	60x 30x2.3x	1245	2	一般部	0.43	0.43			H-TIE	
ST	60x 30x2.3x	742	2	一般部	0.26	0.26			H-TIE	
ST	60x 30x2.3x	235	1	一般部	0.04	0.04			H-TIE	
FB	50x 6x	435	24	一般部	1.04	1.04			V-TIE	
FB	60x 6x	1249	4	一般部	0.60	0.60			H-TIE	
FB	60x 6x	746	4	一般部	0.36	0.36			H-TIE	
FB	60x 6x	239	2	一般部	0.06	0.06			H-TIE	
FB	100x 6x	1262	4	一般部	1.01	1.01			H-TIE	
FB	100x 6x	758	4	一般部	0.61	0.61			H-TIE	
FB	100x 6x	252	2	一般部	0.10	0.10			H-TIE	
PL	135x3.2x	960	1	一般部	0.22	0.20			END	83
PL	170x 16x	300	5	一般部	0.51	0.51			BASE	
PL	50x 6x	100	5	一般部	0.04	0.04			RIB	76
RB	22φ x	293	20	連結部	0.41	0.01			ANC-B	
NT	M 20		20	ボルト	0.03	0.03			ANC-B	
WS	M 20		20	ボルト	0.00				ANC-B	

1個分表面	一般部			連結部			ボルト		
9.47	外面	内面	特殊	外面	内面	特殊	外面	内面	特殊
1個分小計	9.01	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	0.03	0.00	0.00

【 高欄 L側 現場継手部 】

種別	寸法	長さ	個数	種類	表面積	【 HR 高欄 】			ネット
						外面	内面	特殊	
ST	125x 75x3.2x	717	1	一般部	0.28	0.28			RAIL
ST	125x 75x3.2x	125	2	一般部	0.10				RAIL
ST	60x 30x2.3x	616	1	一般部	0.11	0.11			H-TIE
ST	60x 30x2.3x	78	2	一般部	0.03				H-TIE
FB	50x 6x	435	3	一般部	0.13	0.13			V-TIE
PL	90x 6x	340	1	一般部	0.06				
PL	90x 6x	370	2	一般部	0.13	0.07			
FB	60x 6x	248	2	一般部	0.06	0.06			H-TIE
FB	100x 6x	248	2	一般部	0.10	0.10			H-TIE
FB	60x 6x	978	2	一般部	0.23	0.23			H-TIE
FB	100x 6x	991	2	一般部	0.40	0.40			H-TIE

1個分表面	一般部			連結部			ボルト		
1.63	外面	内面	特殊	外面	内面	特殊	外面	内面	特殊
1個分小計	1.38	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00

【 高欄 R側 上段ブロック 】

種別	寸法	長さ	個数	種類	表面積	【 HR 高欄 】			ネット
						外面	内面	特殊	
ST	125x 75x3.2x	1664	1	一般部	0.65	0.65			RAIL
ST	125x 75x3.2x	607	1	一般部	0.24	0.24			RAIL
ST	125x 75x3.2x	299	1	一般部	0.12	0.12			RAIL
ST	100x100x4.5x	909	3	一般部	1.05	1.05			POST
ST	60x 30x2.3x	197	1	一般部	0.03	0.03			H-TIE
ST	60x 30x2.3x	730	1	一般部	0.13	0.13			H-TIE
ST	60x 30x2.3x	526	1	一般部	0.09	0.09			H-TIE
ST	60x 30x2.3x	296	1	一般部	0.05	0.05			H-TIE
ST	60x 30x2.3x	302	1	一般部	0.05	0.05			H-TIE
ST	60x 30x2.3x	162	1	一般部	0.03	0.03			H-TIE
FB	50x 6x	495	11	一般部	0.54	0.54			V-TIE
FB	50x 6x	461	1	一般部	0.05	0.05			V-TIE
FB	50x 6x	435	1	一般部	0.04	0.04			V-TIE
FB	60x 6x	197	2	一般部	0.05	0.05			H-TIE
FB	60x 6x	730	2	一般部	0.18	0.18			H-TIE
FB	60x 6x	525	2	一般部	0.13	0.13			H-TIE
FB	60x 6x	295	2	一般部	0.07	0.07			H-TIE
FB	100x 6x	197	2	一般部	0.08	0.08			H-TIE
FB	100x 6x	730	2	一般部	0.29	0.29			H-TIE
FB	100x 6x	525	2	一般部	0.21	0.21			H-TIE
FB	100x 6x	295	2	一般部	0.12	0.12			H-TIE
PL	90x 6x	340	1	一般部	0.06	0.06			
PL	135x3.2x	970	1	一般部	0.22	0.20	0.01		END 83
PL	170x 16x	300	3	一般部	0.31	0.31			BASE
PL	50x 6x	100	3	一般部	0.02	0.02			RIB 76
RB	22φ x	293	12	連結部	0.24	0.01			ANC-B
NT	M 20		12	ボルト	0.02	0.02			ANC-B
WS	M 20		12	ボルト	0.00				ANC-B

1個分表面	一般部			連結部			ボルト		
5.07	外面	内面	特殊	外面	内面	特殊	外面	内面	特殊
1個分小計	4.79	0.01	0.00	0.01	0.00	0.00	0.02	0.00	0.00

【 高欄 R側 下段ブロック 】

種別	寸法	長さ	個数	種類	表面積	【 HR 高欄 】			ネット	
						外面	内面	特殊		
ST	125x 75x3.2x	4861	1	一般部	1.89	1.89			RAIL	
ST	100x100x4.5x	948	5	一般部	1.83	1.83			POST	
ST	60x 30x2.3x	179	1	一般部	0.03	0.03			H-TIE	
ST	60x 30x2.3x	1245	2	一般部	0.43	0.43			H-TIE	
ST	60x 30x2.3x	742	2	一般部	0.26	0.26			H-TIE	
ST	60x 30x2.3x	235	1	一般部	0.04	0.04			H-TIE	
FB	50x 6x	435	24	一般部	1.04	1.04			V-TIE	
FB	60x 6x	1249	4	一般部	0.60	0.60			H-TIE	
FB	60x 6x	746	4	一般部	0.36	0.36			H-TIE	
FB	60x 6x	239	2	一般部	0.06	0.06			H-TIE	
FB	100x 6x	1262	4	一般部	1.01	1.01			H-TIE	
FB	100x 6x	758	4	一般部	0.61	0.61			H-TIE	
FB	100x 6x	252	2	一般部	0.10	0.10			H-TIE	
PL	135x3.2x	960	1	一般部	0.22	0.20			END	83
PL	170x 16x	300	5	一般部	0.51	0.51			BASE	
PL	50x 6x	100	5	一般部	0.04	0.04			RIB	76
RB	22φ x	293	20	連結部	0.41	0.01			ANC-B	
NT	M 20		20	ボルト	0.03	0.03			ANC-B	
WS	M 20		20	ボルト	0.00				ANC-B	

1個分表面	一般部			連結部			ボルト		
9.47	外面	内面	特殊	外面	内面	特殊	外面	内面	特殊
1個分小計	9.01	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	0.03	0.00	0.00

【 高欄 R側 現場継手部 】

種別	寸法	長さ	個数	種類	表面積	【 HR 高欄 】			ネット	
						外面	内面	特殊		
ST	125x 75x3.2x	717	1	一般部	0.28	0.28			RAIL	
ST	125x 75x3.2x	125	2	一般部	0.10				RAIL	
ST	60x 30x2.3x	616	1	一般部	0.11	0.11			H-TIE	
ST	60x 30x2.3x	78	2	一般部	0.03				H-TIE	
FB	50x 6x	435	3	一般部	0.13	0.13			V-TIE	
PL	90x 6x	340	1	一般部	0.06					
PL	90x 6x	370	2	一般部	0.13	0.07				
FB	60x 6x	235	2	一般部	0.06	0.06			H-TIE	
FB	100x 6x	235	2	一般部	0.09	0.09			H-TIE	
FB	60x 6x	964	2	一般部	0.23	0.23			H-TIE	
FB	100x 6x	976	2	一般部	0.39	0.39			H-TIE	

1個分表面	一般部			連結部			ボルト		
1.61	外面	内面	特殊	外面	内面	特殊	外面	内面	特殊
1個分小計	1.36	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00

【 既設階段ガス切断部 】

種別	寸法	長さ	個数	種類	表面積	【 S1 既設階段 】			ネット	
						外面	内面	特殊		
ST	100x100x4.5x	925	2	一般部	0.71				POST	

種別	寸法	長さ	個数	種類	表面積	外面	内面	特殊	摘要	ネット
PL	75x3.2x	125	2	一般部	0.04				END	
PL	420x 12x	1900	1	一般部	0.99				END	62
RB	6φ x	1500	1	一般部	0.03				END	

1個分表面	一般部			連結部			ボルト			
1.77	外面	内面	特殊	外面	内面	特殊	外面	内面	特殊	
1個分小計	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00

2-5 塗装面積計算(電算外)

(1) 塗装面積計算総括表(電算外)

	(m ²)		
	高欄	既設階段 ガス切断部	合計
現場外面溶接部塗装(現場溶接部)	(g) 1.63	(h) 2.17	3.80
現場内面溶接部塗装(現場溶接部)	0.00	(i) 0.52	0.52
鋼床版上面現場塗装(現場溶接部)	0.00	(j) 0.15	0.15
ケレン面積	0.00	(k) 1.13	1.13

(2) 現場外面溶接部塗装(現場溶接部)

1) 高欄

	(幅)	(高さ)		
笠木	$A = \{ (0.125 \times 2) + (0.075 \times 2) \}$			
	(長さ)	(面数)	(箇所数)	
	$x (0.200 + 0.075) x 1 x 4$			$= 0.44 \text{ m}^2$
支柱	(幅)	(長さ)	(面数)	(箇所数)
	$A = 0.100 x 0.454 x 4 x 2$			
	$= 0.36 \text{ m}^2$			
支柱	(幅)	(長さ)	(面数)	(箇所数)
	$A = 0.100 x 0.494 x 4 x 2$			
	$= 0.40 \text{ m}^2$			
中貫	(幅)	(高さ)		
	$A = \{ (0.060 \times 2) + (0.030 \times 2) \}$			
	(長さ)	(面数)	(箇所数)	
	$x (0.200 + 0.030) x 1 x 4$			$= 0.17 \text{ m}^2$
横棧	(幅)	(長さ)	(面数)	(箇所数)
	$A = 0.060 x 0.100 x 2 x 8$			
	$= 0.10 \text{ m}^2$			
横棧	(幅)	(長さ)	(面数)	(箇所数)
	$A = 0.100 x 0.100 x 2 x 8$			
	$= 0.16 \text{ m}^2$			
	高欄合計			$= 1.63 \text{ m}^2$

2) 既設階段ガス切断部

既設階段桁	$A = \left\{ \begin{array}{l} \text{(幅)} \\ (0.200 + 0.105) + (0.100 \times 2) \end{array} \right\}$ $\begin{array}{l} \text{(長さ)} \\ \times (0.128 + 0.100) \end{array} \begin{array}{l} \text{(面数)} \\ \times 1 \end{array} \begin{array}{l} \text{(箇所数)} \\ \times 2 \end{array} = 0.23 \text{ m}^2$
既設階段桁	$A = \left\{ \begin{array}{l} \text{(高さ)} \\ (0.300 \times 2) + (0.200 \times 2) \end{array} \right\}$ $\begin{array}{l} \text{(長さ)} \\ \times 0.100 \end{array} \begin{array}{l} \text{(面数)} \\ \times 1 \end{array} \begin{array}{l} \text{(箇所数)} \\ \times 2 \end{array} = 0.20 \text{ m}^2$
既設階段桁	$A = 1.700 \times 0.100 \times 1 \times 1 = 0.17 \text{ m}^2$
既設階段桁	$A = (0.420 \times 1.900 - 0.200 \times 1.500$ $- 0.240 \times 0.095 \times 2) \times 1 \times 1 = 0.45 \text{ m}^2$
既設高欄	$A = \left\{ \begin{array}{l} \text{(幅)} \\ (0.125 \times 2) + (0.075 \times 2) \end{array} \right\}$ $\begin{array}{l} \text{(高さ)} \\ \times 0.240 \end{array} \begin{array}{l} \text{(長さ)} \\ \times 1 \end{array} \begin{array}{l} \text{(面数)} \\ \times 2 \end{array} = 0.19 \text{ m}^2$
既設高欄	$A = 0.100 \times 0.925 \times 4 \times 2 = 0.74 \text{ m}^2$
既設高欄	$A = 0.050 \times 0.050 \times 2 \times 4 = 0.02 \text{ m}^2$
既設高欄	$A = \left\{ \begin{array}{l} \text{(幅)} \\ (0.060 \times 2) + (0.030 \times 2) \end{array} \right\}$ $\begin{array}{l} \text{(高さ)} \\ \times 0.100 \end{array} \begin{array}{l} \text{(長さ)} \\ \times 1 \end{array} \begin{array}{l} \text{(面数)} \\ \times 2 \end{array} = 0.04 \text{ m}^2$
既設高欄	$A = 0.060 \times 0.100 \times 2 \times 4 = 0.05 \text{ m}^2$
既設高欄	$A = 0.100 \times 0.100 \times 2 \times 4 = 0.08 \text{ m}^2$
既設階段ガス切断部合計 = 2.17 m ²	

(3) 現場内面溶接部塗装(現場溶接部)

1) 既設階段ガス切断部

既設階段桁	$A = (0.420 \times 1.900 - 0.200 \times 1.500)$ $\begin{array}{l} \text{(高さ)} \\ \times 1 \end{array} \begin{array}{l} \text{(長さ)} \\ \times 1 \end{array} = 0.50 \text{ m}^2$
既設高欄	$A = 0.075 \times 0.125 \times 1 \times 2 = 0.02 \text{ m}^2$
既設階段ガス切断部合計 = 0.52 m ²	

(4) 鋼床版上面現場塗装(現場溶接部)

1) 既設階段ガス切断部

$$\begin{array}{l} \text{既設階段桁} \quad A = \begin{array}{cccc} \text{(幅)} & \text{(長さ)} & \text{(面数)} & \text{(箇所数)} \\ 1.510 & \times 0.100 & \times 1 & \times 1 \end{array} = 0.15 \text{ m}^2 \end{array}$$

(5) ケレン面積

1) 既設階段ガス切断部

$$\begin{array}{l} \text{既設階段桁} \quad A = \{ \begin{array}{cc} \text{(幅)} & \text{(高さ)} \\ (0.200 + 0.105) & + (0.100 \times 2) \end{array} \} \\ \quad \times \begin{array}{ccc} \text{(長さ)} & \text{(面数)} & \text{(箇所数)} \\ (0.128 + 0.100) & \times 1 & \times 2 \end{array} = 0.23 \text{ m}^2 \end{array}$$

$$\begin{array}{l} \text{既設階段桁} \quad A = \{ \begin{array}{cc} \text{(高さ)} & \text{(幅)} \\ (0.300 \times 2) & + (0.200 \times 2) \end{array} \} \\ \quad \times \begin{array}{ccc} \text{(長さ)} & \text{(面数)} & \text{(箇所数)} \\ 0.100 & \times 1 & \times 2 \end{array} = 0.20 \text{ m}^2 \end{array}$$

$$\begin{array}{l} \text{既設階段桁} \quad A = \begin{array}{cccc} \text{(幅)} & \text{(長さ)} & \text{(面数)} & \text{(箇所数)} \\ 1.700 & \times 0.100 & \times 1 & \times 1 \end{array} = 0.17 \text{ m}^2 \end{array}$$

$$\begin{array}{l} \text{既設高欄} \quad A = \{ \begin{array}{cc} \text{(幅)} & \text{(高さ)} \\ (0.125 \times 2) & + (0.075 \times 2) \end{array} \} \\ \quad \times \begin{array}{ccc} \text{(長さ)} & \text{(面数)} & \text{(箇所数)} \\ 0.240 & \times 1 & \times 2 \end{array} = 0.19 \text{ m}^2 \end{array}$$

$$\begin{array}{l} \text{既設高欄} \quad A = \begin{array}{cccc} \text{(幅)} & \text{(長さ)} & \text{(面数)} & \text{(箇所数)} \\ 0.050 & \times 0.050 & \times 2 & \times 4 \end{array} = 0.02 \text{ m}^2 \end{array}$$

$$\begin{array}{l} \text{既設高欄} \quad A = \{ \begin{array}{cc} \text{(幅)} & \text{(高さ)} \\ (0.060 \times 2) & + (0.030 \times 2) \end{array} \} \\ \quad \times \begin{array}{ccc} \text{(長さ)} & \text{(面数)} & \text{(箇所数)} \\ 0.100 & \times 1 & \times 2 \end{array} = 0.04 \text{ m}^2 \end{array}$$

$$\begin{array}{l} \text{既設高欄} \quad A = \begin{array}{cccc} \text{(幅)} & \text{(長さ)} & \text{(面数)} & \text{(箇所数)} \\ 0.060 & \times 0.100 & \times 2 & \times 4 \end{array} = 0.05 \text{ m}^2 \end{array}$$

$$\begin{array}{l} \text{既設高欄} \quad A = \begin{array}{cccc} \text{(幅)} & \text{(長さ)} & \text{(面数)} & \text{(箇所数)} \\ 0.100 & \times 0.100 & \times 2 & \times 4 \end{array} = 0.08 \text{ m}^2 \end{array}$$

$$\begin{array}{l} \text{既設階段桁} \quad A = \begin{array}{cccc} \text{(幅)} & \text{(長さ)} & \text{(面数)} & \text{(箇所数)} \\ 1.510 & \times 0.100 & \times 1 & \times 1 \end{array} = 0.15 \text{ m}^2 \end{array}$$

$$\text{既設階段ガス切断部合計} = 1.13 \text{ m}^2$$

数量計算書

項目	数量	摘要
高欄延長	13.4 m	横断歩道橋
手摺延長	14.6 m	ステンレス 現場発生品
シール材	0.5 0	シリコーン系
バックアップ材	0.5 0	ウレタンフォーム
ノンスリップタイル C形 300×300×25	85 枚	階段用
ノンスリップタイル L形 297×297×25	40 枚	平面用
セメントモルタル (t=25mm)	11.2 m ²	
橋名板取付	1.0 箇所	現場発生品

横断歩道橋高欄

高欄延長 (長さR) (長さL)

$$L = 6.070\text{m} + 7.330\text{m} = 13.40\text{m}$$

手摺

手摺延長 (長さ) (長さ)

$$L = 6.667\text{m} + 7.932\text{m} = 14.60\text{m}$$

接合端部

シール材延長 (30×10)

(長さ) (箇所数)

$$V = \frac{0.01 \times 0.03 \times 1.50}{1000 \times 1.1 \text{ (ロス率)}} = 0.5 \text{ 0}$$

バックアップ材延長

(長さ) (箇所数)

$$V = \frac{0.01 \times 0.03 \times 1.50}{1000} = 0.5 \text{ 0}$$

ノンスリップタイル

C型 300×300×25 (枚数) (列数16+1)

$$N = 5 \text{ 枚} \times 17 \text{ 列} = 85 \text{ 枚}$$

C型

$$A = 85.0 \text{ 枚} \times 0.3 \times 0.3 = 7.65\text{m}^2$$

L型 297×297×25

$$N = 40 \text{ 枚} = 40 \text{ 枚}$$

(残L型) (新L型) (新C型)

$$A = 1.6 + 2.4 - 0.45 = 3.57\text{m}^2$$

セメントモルタル (t=25mm)

$$A = 7.650\text{m} + 3.567\text{m} = 11.22\text{m}^2$$

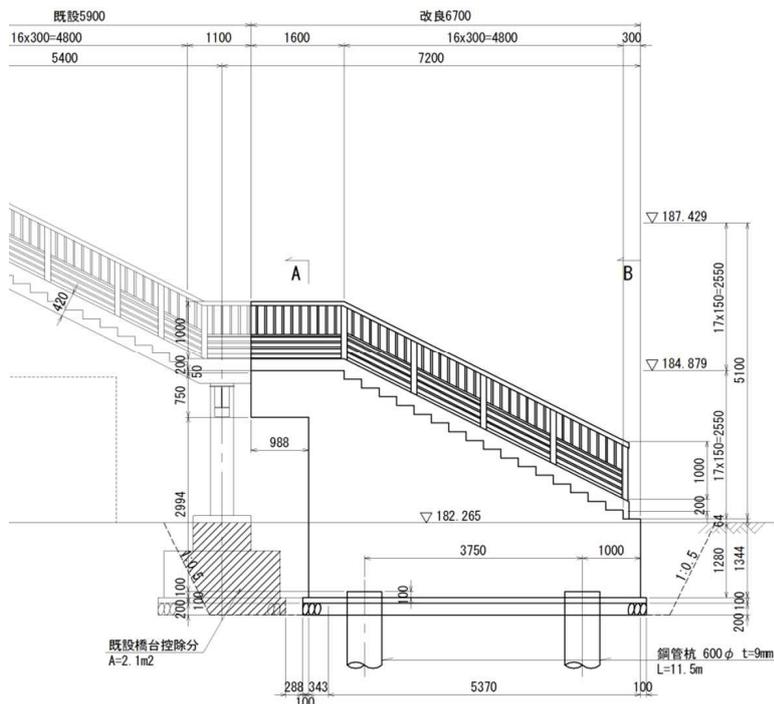
§ 4. 下部工数量計算書

1. 数量集計表

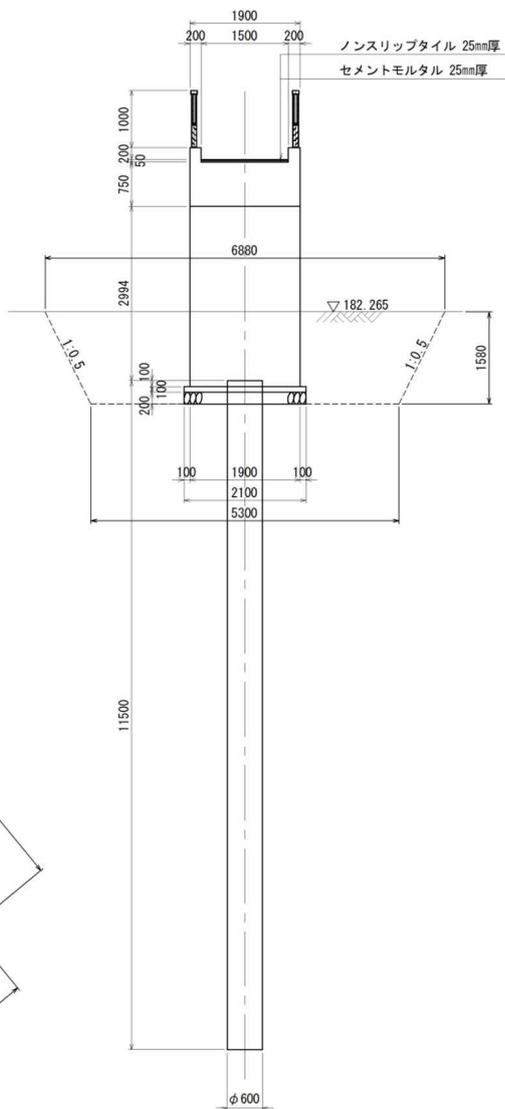
工 種	項目・細別・規格				単位	数 量	摘 要	
土工	作業土工	床掘		土砂	m3	78.2		
		埋戻し			m3	60.6		
		基面整正			m2	12.4		
		残土			m3	10.9		
コンクリート工	コンクリート	橋台	24-12-25	BB	m3	30.7		
		均しコンクリート		18-8-40	t=10cm	m2	12.4	
					m3	1.2		
型枠工	一般型枠		鉄筋構造物		m2	50.0		
			均しコンクリート		m2	1.6		
鉄筋工	一般構造物		SD345	D13	t	0.36		
				D16~25	t	0.41		
				D29~32	t	-		
				D35	t	-		
				計	t	0.77		
基礎砕石工	基礎砕石		RC-40	t=20cm	m2	12.4		
仮設工	足場工	枠組足場	H≦30		掛m2	24.0		
	支保工	パイプサポ-ト			空m3	3.4		
既製杭工	鋼管杭	φ 600	杭長	L=11.5m	本	2		
			掘削長			m	25.4	
				加重平均N値		-	11.1	
		1本当り	SKK400	φ 600	t=9	t	1.507	
			中詰コンクリート		24-12-40 BB	m3	0.3	
			杭頭鉄筋	SD345	D13	t	0.02	
					D16~25	t	0.05	
					D29~32	t		
					D35	t		
					計	t	0.07	
			付属品	ズレ止めリング			kg	6.2
		ズレ止めストッパー			個	6		
					kg	0.5		
		つり金具			kg	2.0		
		ズレ止めリング溶接長			m	3.7		
杭土工	発生土積込み			m3	3.6			
	残土			m3	3.6			

2. 土工数量根拠図

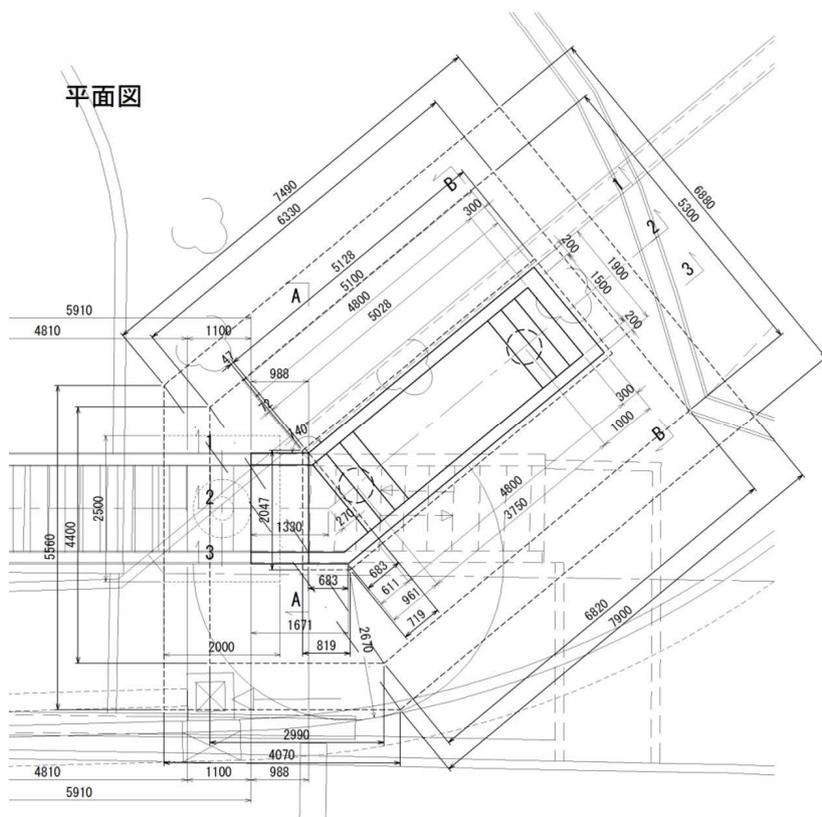
2-2断面図



A-A断面図



平面図



3. 作業土工

1. 床掘

床掘A	土砂	
a1=	$1/2 \times (6.330 + 6.820) \times 5.300$	
+	$1/2 \times 2.990 \times 4.400$	= 41.426 m ²
a2=	$1/2 \times (7.490 + 7.900) \times 6.880$	
+	$1/2 \times 4.070 \times 5.560$	= 64.256 m ²
V=	$1/2 \times (41.426 + 64.256) \times 1.580$	
-	2.1×2.500	= 78.2 m ³
	<hr/>	
	既設橋台控除分	

2. 埋戻し(C)

新設橋台控除分		
v1=	$5.028 \times 1.900 \times 1.280$	= 12.2 m ³
v2=	$0.683 \times 1.900 \times 1.280$	= 1.7 m ³
v3=	$5.128 \times 2.100 \times 0.300$	= 3.2 m ³
v4=	$1/2 \times (0.047 + 0.719) \times 2.100 \times 0.300$	= 0.2 m ³
v5=	$1/2 \times 0.819 \times 2.047 \times 0.300$	= 0.3 m ³
		Σ= 17.6 m ³
V=	$78.2 - 17.6$	= 60.6 m ³

3. 基面整正

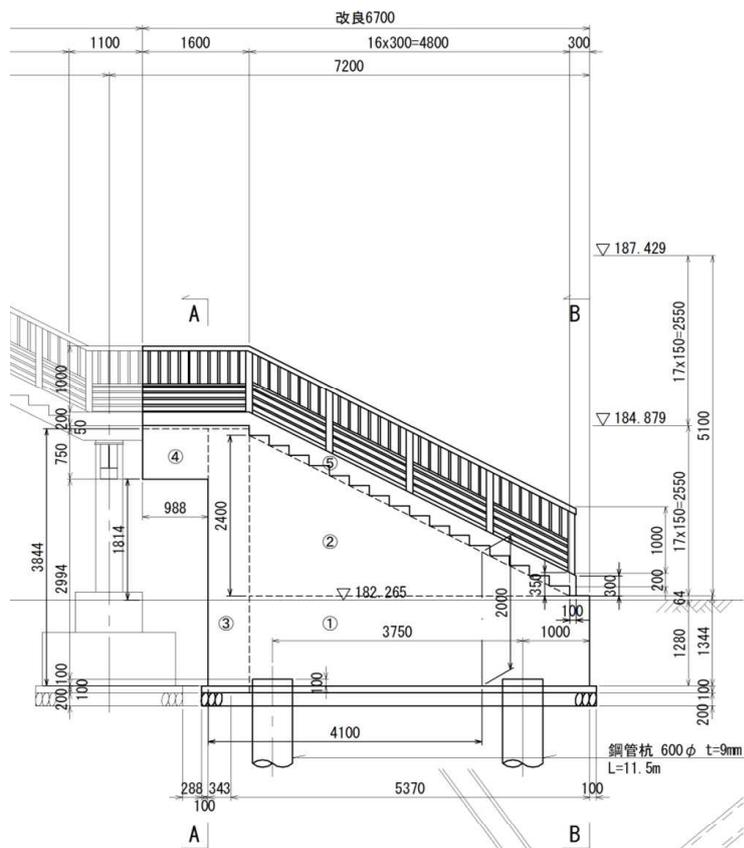
A=	5.128×2.100	
+	$1/2 \times (0.047 + 0.719) \times 2.100$	
+	$1/2 \times 0.819 \times 2.047$	= 12.4 m ²

4. 残土

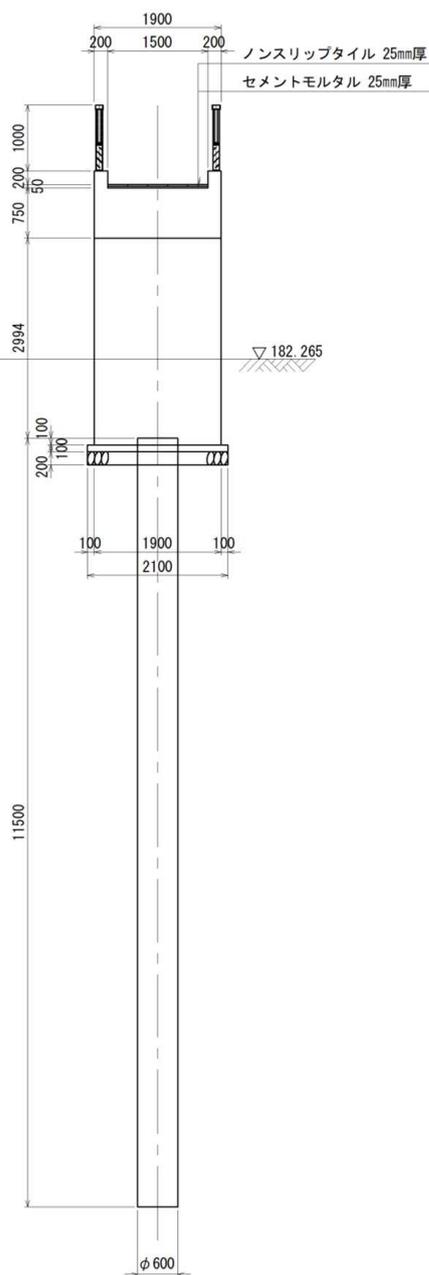
V =	$78.2 - 60.6 \div 0.9$	= 10.9 m ³
-----	------------------------	-----------------------

4. 形状一般図

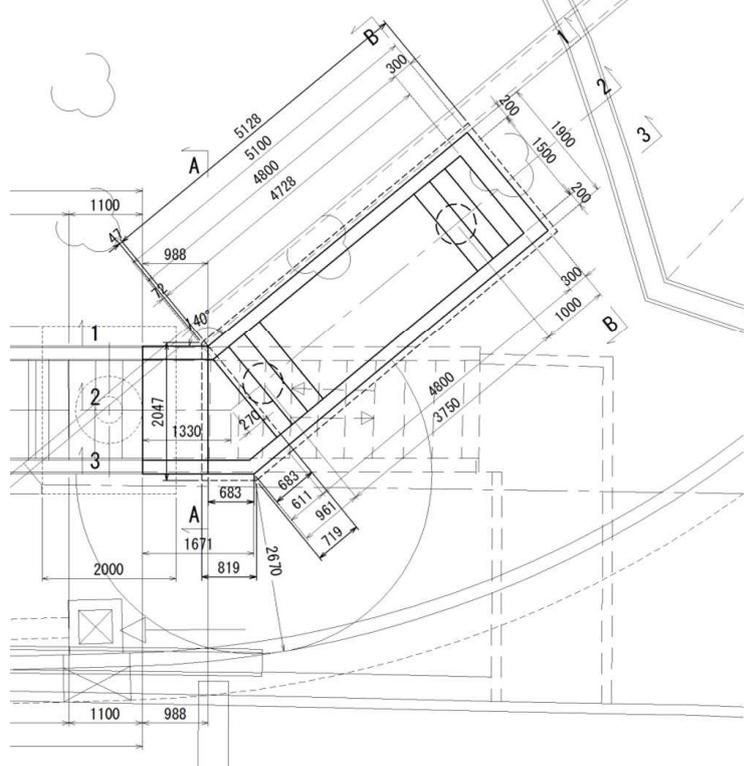
2-2断面図



A-A断面図



平面図



5. コンクリート工

1. 橋台 24-8-25

$$\begin{aligned}
 v1 &= 5.028 \times 1.900 \times 1.344 & = 12.8 \text{ m}^3 \\
 v2 &= \frac{1}{2} \times 4.728 \times 2.400 \times 1.900 & = 10.8 \text{ m}^3 \\
 v3 &= 0.683 \times 1.900 \times 3.844 & = 5.0 \text{ m}^3 \\
 v4 &= 0.988 \times 1.900 \times 0.750 & = 1.4 \text{ m}^3 \\
 v5 &= (0.250 \times (1.600 + 4.800) \\
 &+ \frac{1}{2} \times (0.350 + 0.300) \times 0.100) \times 0.200 \times 2 & = 0.7 \text{ m}^3 \\
 \hline
 \Sigma V &= 30.7 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

2. 均しコンクリート t=10cm , 18-8-40

$$\begin{aligned}
 A &= 5.128 \times 2.100 \\
 &+ \frac{1}{2} \times (0.047 + 0.719) \times 2.100 \\
 &+ \frac{1}{2} \times 0.819 \times 2.047 & = 12.4 \text{ m}^2 \\
 & & (1.2 \text{ m}^3)
 \end{aligned}$$

6. 型枠工

1. 橋台

$$\begin{aligned}
 a1 &= 5.028 \times 1.344 \times 2 & = 13.5 \text{ m}^2 \\
 a2 &= \frac{1}{2} \times 4.728 \times 2.400 \times 2 & = 11.3 \text{ m}^2 \\
 a3 &= 0.683 \times 3.844 \times 2 & = 5.3 \text{ m}^2 \\
 a4 &= 1.900 \times (1.344 + 3.094) & = 8.4 \text{ m}^2 \\
 a5 &= 0.988 \times 0.750 \times 2 \\
 &+ 1.900 \times (0.750 + 0.988) & = 4.8 \text{ m}^2 \\
 a6 &= (0.250 \times (1.600 + 4.800) \\
 &+ \frac{1}{2} \times (0.350 + 0.300) \times 0.100) \times 4 \\
 &+ 0.300 \times 0.200 \times 2 & = 6.7 \text{ m}^2 \\
 \hline
 \Sigma A &= 50.0 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

2. 均しコンクリート

$$\begin{aligned}
 A2 &= (5.128 \times 2 + 2.100 + 0.047 + 2.047 \\
 &+ 0.819 + 0.719) \times 0.100 & = 1.6 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

7. 鉄筋工

一般構造物 (SD345) (t)

鉄筋径		質量	
D13		0.359	
D16-25	D16	0.408	0.408
	D19	-	
	D22	-	
	D25	-	
D29-32	D29	-	-
	D32	-	
D35		-	
合計		0.767	

8. 基礎砕石工 t=20cm , RC-40

$$\begin{aligned}
 A &= 5.128 \times 2.100 \\
 &+ \frac{1}{2} \times (0.047 + 0.719) \times 2.100 \\
 &+ \frac{1}{2} \times 0.819 \times 2.047 \\
 &= 12.4 \text{ m}^2 \\
 &(\quad 1.2 \text{ m}^3)
 \end{aligned}$$

9. 仮設工

1. 足場工 枠組足場 , H ≤ 30

$$A = \frac{1}{2} \times (2.000 + 3.844) \times 4.100 \times 2 = 24.0 \text{ 掛m}^2$$

2. 支保工

$$V = 0.980 \times 1.814 \times 1.900 = 3.4 \text{ 空m}^3$$

10. 基礎杭

中掘鋼管杭

杭 径	φ 600	
材 質	SKK400	
杭本数	2 本	
杭 長	11.5 m	
板 厚	9 mm	11.5 m

1. 杭 1 本当り数量

・ 杭質量 $t=9$ $131 \text{ kg/m} \times 11.5 = 1507 \text{ kg}$
 $\Sigma = 1507 \text{ kg}$

・ 杭頭鉄筋 (kg)

鉄筋径		質量	
D13		24	
D16-25	D16	0	52
	D19	0	
	D22	52	
	D25	0	
D29-32	D29	0	0
	D32	0	
D35		0	
合 計		76	

・ 中詰コンクリート

$$\pi \times 0.600^2 \div 4 \times 1.090 = 0.3 \text{ m}^3$$

- ・ 中詰コンクリート種類 24-12-40
- ・ ズレ止めリング質量 6.2 kg
- ・ ズレ止めストッパー 6 個
- ・ 現場円周溶接部材 (ストッパー) 0.5 kg
- ・ つり金具 2.0 kg
- ・ ズレ止めリング溶接長 $(0.600 - 0.009 \times 2) \times \pi \times 2 = 3.7 \text{ m}$

2. 杭土工

施工基面EL	182.265 m	
杭 頭EL	181.085 m	
杭先端EL	169.585 m	
掘削長	12.680 m	→ 12.7 m(0.5mまるめ)

1 本当り

・掘削

$$V1 = \pi \times 0.600^2 \div 4 \times 12.700 = 3.6 \text{ m}^3$$

$$\text{発生土50\% } V = 3.60 \times 0.5 = 1.8 \text{ m}^3$$

・埋戻し

$$\text{埋戻し長} \quad 182.265 - 181.085 = 1.18 \text{ m}$$

$$V2 = \quad \quad \quad = 0.0 \text{ m}^3$$

・残土

$$V3 = 1.8 - 0.0 \div 0.9 = 1.8 \text{ m}^3$$

1 基当り

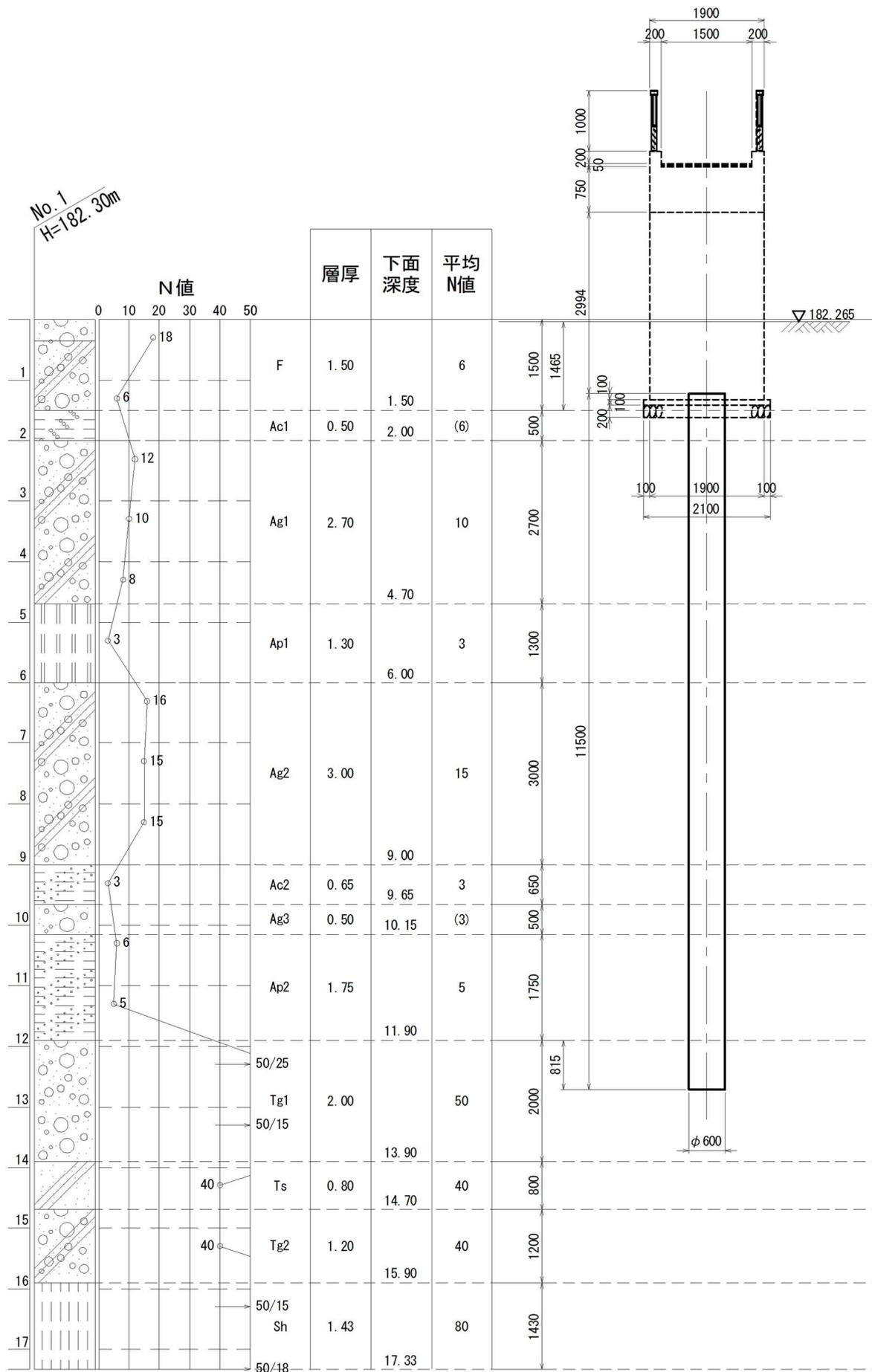
$$\text{掘削長} \quad 12.7 \times 2 = 25.4 \text{ m}$$

$$\text{掘削} \quad 1.8 \times 2 = 3.6 \text{ m}^3$$

$$\text{埋戻し} \quad \quad \times 2 = 0.0 \text{ m}^3$$

$$\text{残土} \quad 1.8 \times 2 = 3.6 \text{ m}^3$$

3. 形状一般図



※()内の数値は推定値である

(3) 加重平均N値

工種	種別	杭規格				土質区分													備考
		種別	径(mm)	長さ(m)	板厚(mm)	本数	土質No.	1	2	3	4	5	6	7	8	9	計	加重平均N値	
橋梁	橋台	鋼管杭	φ600	11.5	9	2	土質	盛土	粘性土	礫質土	有機質土	礫質土	粘性土	礫質土	有機質土	礫質土		11.1	
							N値	6	6	10	3	15	3	3	5	50			
							層厚L(m)	1.47	0.50	2.70	1.30	3.00	0.65	0.50	1.75	0.82	12.7		
							N×L	8.82	3.00	27.00	3.90	45.00	1.95	1.50	8.75	41.00	140.9		
						土質													
						N値													
						層厚L(m)													
						N×L													
						土質													
						N値													
						層厚L(m)													
						N×L													
						土質													
						N値													
						層厚L(m)													
						N×L													

注) 板厚は鋼管杭のみ記入し、鋼管杭で板厚の異なる継杭の場合には、薄い板厚とする。

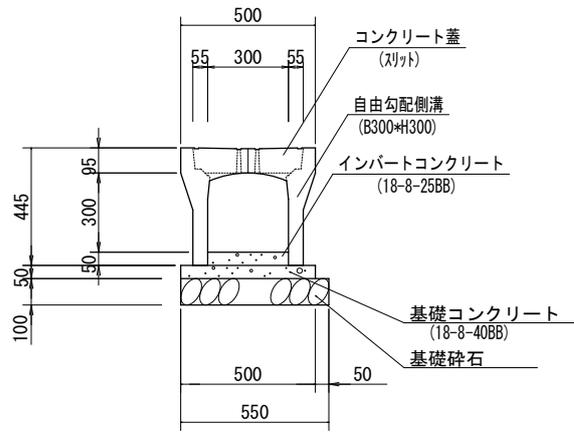
§ 5. 排水構造物工数量計算書

1. 数量集計表

工 種	項目・細別・規格			単位	数 量	摘 要
排水構造物工	作業土工	床掘	小規模	m ³	12.8	
		埋戻	小規模	m ³	8.5	
		残土		m ³	3.4	下部工に計上
	側溝工	自由勾配側溝	B300*H300	m	14.2	
		蓋板	コンクリート蓋	枚	12.0	
		蓋板	グレーチング蓋 細目 歩道	枚	2.0	

材 料 計 算 書

工 種	自由勾配側溝(B300*H300)
-----	-------------------



※グレーチング蓋(細目)を5mに1箇所設置。

10m当り

名 称	算 式	単 位	数 量
自由勾配側溝 (B300*H300)	$10.00 \div 2.00 = 5.00$	個	5.0
インバートコンクリート (18-8-25BB)	$0.30 \times 0.05 \times 10.00 = 0.15$	m ³	0.2
基礎コンクリート (18-8-40BB)	$0.50 \times 0.05 \times 10.00 = 0.25$	m ³	0.3
同上型枠	$0.05 \times 2 \times 10.00 = 1.00$	m ²	1.0
基礎砕石 (RC-40,t=10cm)	$0.50 \times 10.00 = 5.00$	m ²	4.7
コンクリート蓋 スリット		枚	8.0
グレーチング蓋 (細目L=0.5m)		枚	2.0

§ 6. 構造物撤去数量計算書

1. 数量集計表

工 種	項目・細別・規格			単位	数 量	摘 要	
構造物撤去工	作業土工	床掘		小規模	m ³	3.1	
		埋戻		小規模	m ³	4.3	
	既設歩道橋撤去工	既設階段撤去	桁切断・撤去	ラフテレーン25吊 相吊クレーン無	t	1.38	
			高欄撤去		m	9.9	w=0.49t
			手摺撤去		m	11.4	
		舗装撤去	既設ブロック舗装撤去		m ²	9.0	
			既設モルタルはつり		m ²	9.0	t=25mm
			コンクリート積込		m ³	0.2	
	構造物撤去工	コンクリート構造物撤去		既設基礎工	m ³	1.3	
		アスファルト舗装版撤去		t=4cm	m ²	7.5	
	縁石撤去	地先境界ブロック撤去		150×150	m	10.3	
	運搬処理工	殻運搬処分		コンクリート殻 無筋	m ³	1.5	
		殻運搬処分		アスファルト殻	m ³	0.3	
		現場発生品運搬		トラック4t級 2.9t吊	回	1.0	
		スクラップ		H1	t	1.87	

2. 鋼材撤去数量集計表

	材質	寸法	既設階段桁	既設高欄	合計	摘要
			M1	HR		
PL	SM400A	22	52		52	
		12	12		12	
		10	339		339	
		9	314		314	
		4.5	585	1	586	
	小計	1,302	1	1,303		
	鋼板小計	1,302	1	1,303		
CH	SS400		76		76	
ST	STKR400	125×75×3.2		107	107	
		100×100×4.5		127	127	
		60×30×2.3		31	31	
		小計	0	265	265	
ST	SS400	100×6		100	100	
		60×6		59	59	
		50×6		60	60	
		小計	0	219	219	
NT	SS400	M24	1		1	
WS	SS400	M24	1		1	
総合計			1,380	485	1,865	

撤去数量表

項目	数量	摘要
既設高欄撤去延長	9.9 m	
既設手摺撤去延長	11.4 m	ブラケット10個
既設ノンスリップタイル 撤去	9.0 m ²	
既設セメントモルタルはつり	9.0 m ²	t=25mm
コンクリート殻積込	0.23 m ³	

高欄撤去工

高欄撤去延長

$$L = \begin{array}{cc} \text{(長さ)} & \text{(箇所数)} \\ 4.943\text{m} \times & 2 \text{箇所} \end{array} = 9.89\text{m}$$

既設手すり撤去延長

$$L = \begin{array}{cc} \text{(長さ)} & \text{(箇所数)} \\ 5.691\text{m} \times & 2 \text{箇所} \end{array} = 11.38\text{m}$$

ノンスリップタイル

(1) C形(300×300×25)

$$N = \begin{array}{cc} \text{(枚数)} & \text{(列数)} \\ 5 \text{枚} \times & 17 \text{列} \end{array} = 85 \text{枚}$$

(2) L形(300×300×25)

$$N = \begin{array}{cc} \text{(枚数)} & \text{(列数)} \\ 5 \text{枚} \times & 3 \text{列} \end{array} = 15 \text{枚}$$

$$\text{撤去面積(計)} \quad A = 100 \text{枚} \times 0.30 \times 0.30 = 9.00\text{m}^2$$

既設セメントモルタルはつり (t=25mm)

$$A = \begin{array}{c} \text{(枚数)} \\ 100 \text{枚} \times 0.30 \times 0.30 \end{array} = 9.00\text{m}^2$$

コンクリート殻積込

$$V = 9.00\text{m}^2 \times 0.025 = 0.23\text{m}^3$$

§ 4 撤去数量

4-1 鋼材撤去数量総括表 [KG]

	材 質	寸 法	階段桁 M1	高 欄 HR	合 計
PL	SM400A	22	52		52
		12	12		12
		10	339		339
		9	314		314
		4.5	585	1	586
		小 計	1,302	1	1,303
	鋼 板	小 計	1,302	1	1,303
CH	SS400	150x 75x 6.5	76		76
ST	STKR400	125x 75x 3.2		107	107
		100x100x 4.5		127	127
		60x 30x 2.3		31	31
		小 計		265	265
FB	SS400	100 x 6		100	100
		60 x 6		59	59
		50 x 6		60	60
		小 計		219	219
NT	SS400	M24	1		1
WS	SS400	M24	1		1
総 合 計			1,380	485	1,865

4-2 鋼材撤去数量計算

【 既設階段桁 】

種 別	寸 法	長 さ	個 数	WT/M*2	WT/1 個	【 M1 階段桁 】		摘 要	ネッ
						質 量	材 質		
PL	200x 10x	5587	2	78.500	87.700	175	SM400A	U-FLG	
PL	400x 9x	120	2	70.650	2.030	4	SM400A	WEB	60
PL	400x 9x	5599	2	70.650	155.100	310	SM400A	WEB	98
PL	200x 10x	5233	2	78.500	82.200	164	SM400A	L-FLG	
PL	200x 12x	306	2	94.200	5.770	12	SM400A	END	
CH	150x 75x6.5x	486	2	18.600	9.040	18	SS400	STIFF	
CH	150x 75x6.5x	522	6	18.600	9.710	58	SS400	STIFF	
PL	112x4.5x	1691	1	35.330	6.690	7	SM400A	STEP	
PL	478x4.5x	1691	16	35.330	28.600	458	SM400A	STEP	
PL	143x4.5x	1691	1	35.330	8.540	9	SM400A	STEP	
PL	340x4.5x	5706	2	35.330	55.500	111	SM400A	SIDE	81
PL	250x 22x	600	2	172.700	25.900	52	SM400A	BASE	
NT	M 24		4	1種	0.110	1	SS400	ANC-B	
WS	M 24		4	1座金	0.035	1	SS400	ANC-B	

小 計 = 1380 KG

【 既設高欄 】

種 別	寸 法	長 さ	個 数	WT/M*2	WT/1 個	【 HR 高 欄 】		摘 要	ネッ
						質 量	材 質		
ST	125x 75x3.2x	113	2	9.520	1.080	2	STKR400	RAIL	
ST	125x 75x3.2x	5511	2	9.520	52.500	105	STKR400	RAIL	
ST	100x100x4.5x	950	2	13.100	12.400	25	STKR400	POST	
ST	100x100x4.5x	966	8	13.100	12.700	102	STKR400	POST	
ST	60x 30x2.3x	200	2	2.980	0.596	1	STKR400	H-TIE	
ST	60x 30x2.3x	1245	6	2.980	3.710	22	STKR400	H-TIE	
ST	60x 30x2.3x	1278	2	2.980	3.810	8	STKR400	H-TIE	
FB	50x 6x	495	2	2.360	1.170	2	SS400	V-TIE	
FB	50x 6x	435	56	2.360	1.030	58	SS400	V-TIE	
FB	60x 6x	200	4	2.830	0.566	2	SS400	H-TIE	
FB	60x 6x	1251	12	2.830	3.540	42	SS400	H-TIE	
FB	60x 6x	1285	4	2.830	3.640	15	SS400	H-TIE	
FB	100x 6x	200	4	4.710	0.942	4	SS400	H-TIE	
FB	100x 6x	1265	12	4.710	5.960	72	SS400	H-TIE	
FB	100x 6x	1299	4	4.710	6.120	24	SS400	H-TIE	
PL	84x4.5x	125	2	35.330	0.371	1	SM400A	CAP	

小 計 = 485 KG

構造物取壊し計算書

工 種	構造物取壊し工		
全部当り			
名 称	算 式	単 位	数 量
コンクリート撤去工	$0.8 \times 0.6 \times 2.15 + 1.0 \times 0.1 \times 2.35$	m ³	1.3
[土工]			
床掘	$2.0 \times 0.64 \times 3.35 - (0.8 \times 0.54 \times 2.15 + 1.0 \times 0.1 \times 2.35)$	m ³	3.1
埋戻し	$2.0 \times 0.64 \times 3.35$	m ³	4.3
流用土	$3.1 - 4.3 / 0.9$	m ³	1.7
地先境界ブロック撤去 (150*150)	$3.4 + 1.9 + 5.0$	m	10.3
アスファルト舗装撤去工	1.5×5.0	m ²	7.5
[運搬・処分]			
コンクリート殻	$1.3 + 0.2$	m ³	1.5
アスファルト殻	7.5×0.04	m ³	0.3

§ 7. 付帯工数量計算書

1. 数量集計表

工 種	項目・細別・規格			単位	数 量	摘 要
付帯工	支障木処理	伐採	幹周60以上～90未満	本	1.0	
			幹周90以上～120未満	本	1.0	
		伐根	幹周60以上～90未満	本	1.0	
	処分	木くず	枝葉	t	0.3	
			幹	t	0.5	
			根	t	0.1	

§ 8. 仮設工数量計算書

1. 数量集計表

工 種	項目・細別・規格			単位	数 量	摘 要
仮設工	養生鉄板	敷き鉄板	設置・撤去	m ²	74.3	
		敷き鉄板賃料	1524×3048×22	枚	4.0	30日
		敷き鉄板賃料	1524×6096×22	枚	6.0	30日
		運搬重量		t	12.8	
	交通管理工	交通誘導警備員B		人	36.0	

