

数量総括表

橋 梁

設計数量総括表(橋梁)

レベル1 工事区分	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	単位	数量	計上	備考
コンクリート橋上部	PC橋工	主桁工	プレテンション桁	L=15.904 H=0.600 8本	式			外桁2本
						1	1	中桁6本
		支承工(A1:Fix)	ゴム支承	7039×200×42mm 1枚	m			沓座モルタル
						7.04	7.0	0.212 m3/10m
			補強格子鉄筋	SD295A D10	t			
						0.052	0.05	D10×50×50
			変位制限装置	ST式防蝕アンカー装置 S35CN F65D L=1250	組			アンカー孔モルタル
						7	7	0.015 m3/組
		支承工(A2:Mov)	ゴム支承	8403×200×42mm 1枚	m			沓座モルタル
						8.40	8.4	0.211 m3/10m
			補強格子鉄筋	SD295A D10	t			
						0.062	0.06	D10×50×50
			変位制限装置	ST式防蝕アンカー装置 S35CN M42D L=1150	組			アンカー孔モルタル
						8	8	0.008 m3/組
		架設工 (クレーン架設)	桁架設	橋台背面からのPC桁架設工(外桁)	本			
				外桁質量 11.190t		2	2	
				橋台背面からのPC桁架設工(中桁)	本			
				中桁質量 11.178t		6	6	
		横組工	コンクリート	プレテンション床版桁	m3			
				30-8-20		8.2	8	
			PCケーブル	SWPR19L 1S21.8mm	m			W = 2.482 kg/m
						156.39	156	248.2kg/100m
			緊張	570kN(60t)1S21.8mm	本			
						26	26	
				機械器具損料	工事			径間数1
						1	1	片締本数26
			足場	側部足場工	m			
						32.0	32	設置月数1
		張出し床板工	鉄筋	SD345 D16～D25 一般構造物	t			
						0.927	0.93	927kg
				SD345 D13 一般構造物	t			
						0.085	0.09	85kg
			機械式継手工	D19用	組			
						155	155	
			コンクリート	鉄筋構造物	m3			
				24-12-25(20)BB		7.3	7	
			型枠	一般型枠	m2			
				鉄筋構造物		28.8	29	
			支保工	張出し支保工	式			
						1.0	1	

設計数量総括表(橋梁)

レベル1 工事区分	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	単位	数量	計上	備考
	橋梁付属物工	伸縮装置工	埋設ジョイント (A1・A2)	埋設型伸縮継手装置 設計断面積0.04×0.4=0.016m2	式	1	1	(A1)6.136+(A2)7.662=13.798 m 止水材13.8m,シール材2.7L
		防排水工	排水工	排水柵 200*150 垂鉛メッキ 排水管 STKR400 100×50×3.2	箇所	2	2	排水柵 W=9.4kg/組
			橋面防水	排水パイプ設置工(Aタイプ) VP40 L=1050mm	箇所	1	1	
				排水パイプ設置工(Bタイプ) VP40 L=1400mm	箇所	1	1	
				排水パイプ設置工(Cタイプ) VP40 L=730mm	箇所	1	1	
				排水パイプ設置工(Dタイプ) VP40 L=800mm	箇所	1	1	
		地覆工	場所打地覆	コンクリート 鉄筋構造物 24-12-25(20)BB	m3	12.9	13	
				一般型枠 鉄筋構造物	m2	51.9	52	
				鉄筋工 SD345D13	t	0.810	0.81	810kg
		橋梁用高欄工	橋梁用高欄	橋梁用高欄 C種 3段 H=850 メッキ	m	32.5	33	FM-K385C
	舗装工	舗装準備工	調整コンクリート	18-8-25(20)BB	m3	7.9	8	
			型枠	一般型枠	m2	0.2	0.2	
運搬費	重建設機械分解 組立輸送料			重建設機械分解組立輸送 トラックレン 100t吊以上120t吊以下	回	1	1	

工種	項 目	規 格	単位	数 量	備 考
主桁製作工	主 桁 本 数		本	8	L=15.904 H=0.600m
	外桁1本当たり質量		t	11.190	
	中桁1本当たり質量		t	11.178	
	主 桁 質 量		t	89.4	

外桁1本当たり

工種	項 目	規 格	単位	数 量	備 考
主桁工	主 桁 本 数	H=600	本	2	
	コ ン ク リ ー ト	$\sigma_{ck}=50\text{N/mm}^2$	m^3	4.5	
	主 桁 質 量		t	11.190	
	型 枠	側 枠	m^2	19.6	
		端 枠	m^2	0.7	
		内 枠	m^2	18.4	
		底 枠	m	15.904	
	鉄 筋 (SD345)	D13	t	0.420	
		D10	t	0.029	
		合計	t	0.449	
	P C 鋼 材	SWPR7BL 1S15.2mm	kg	280	W=1.101 kg/m
	横 締 め シ ー ス	$\phi 42$	m	15.2	

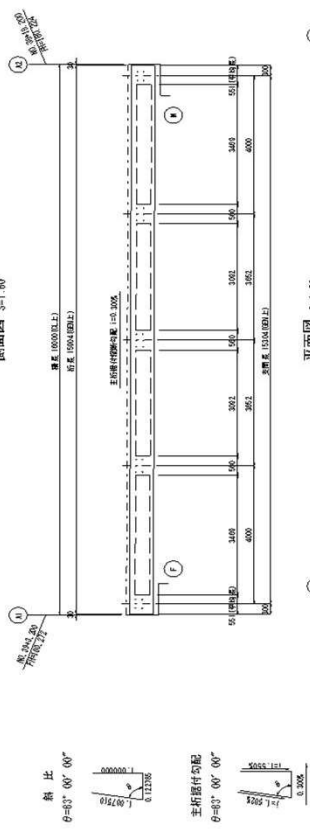
中桁1本当たり

工種	項 目		規 格	単位	数 量	備 考
主桁工	主 桁 本 数		H=600	本	6	
	コ ン ク リ ー ト		$\sigma_{ck}=50\text{N/mm}^2$	m^3	4.5	
	主 桁 質 量			t	11.178	
	型 枠	側 枠	m^2	19.5		
		端 枠	m^2	0.7		
		内 枠	m^2	18.4		
		底 枠	m	15.904		
	鉄 筋 (SD345)	D13	t	0.420		
		D10	t	0.029		
		合計	t	0.449		
	P C 鋼 材		SWPR7BL 1S15.2mm	kg	280	W=1.101 kg/m
	横 締 め シ ー ス		$\phi 42$	m	15.2	
支承工	ゴ ム 支 承	F	7039×200×42	枚	1	
		M	8403×200×42	枚	1	
	防 蝕 ア ン カ ー 装 置	F	F65D×1250	組	7	W=26.00kg/m/組
		M	M42D×1150	組	8	W=10.90kg/m/組
	補 強 格 子 鉄 筋	F	SD345又はSD295 D10	t	0.052	
		M		t	0.062	
	しゅうご 沓 座 モ ル タ ル	F	無収縮モルタル	m^3	0.149	0.149/7.039*10=0.212 m3/10m
		M		m^3	0.177	0.177/8.403*10=0.211 m3/10m
	ア ン カ ー 孔 モ ル タ ル	F	無収縮モルタル	m^3	0.107	0.107/7=0.015 m3/組
		M		m^3	0.065	0.065/8=0.008 m3/組

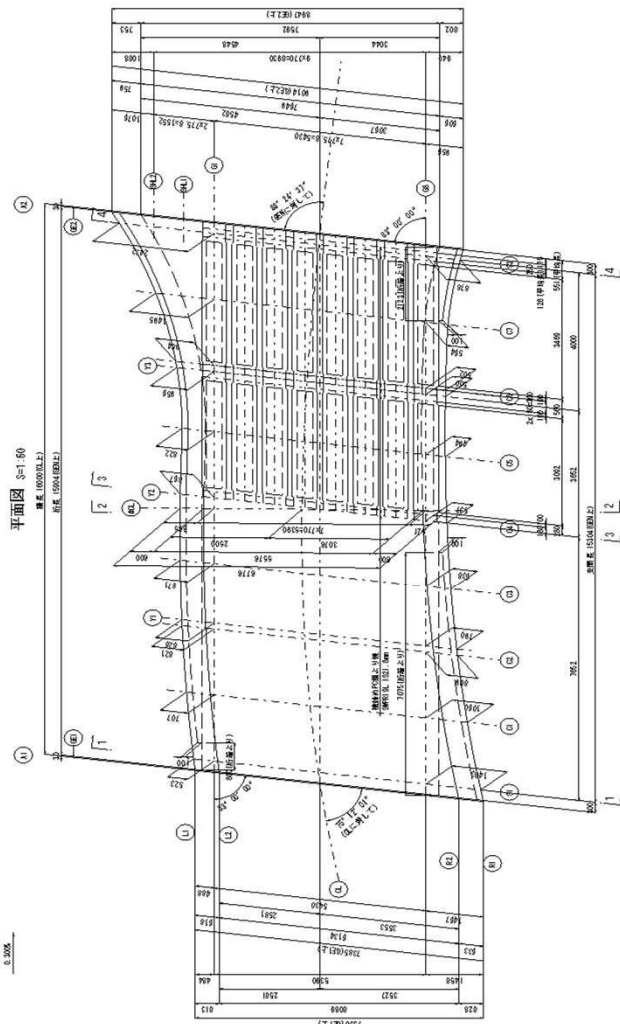
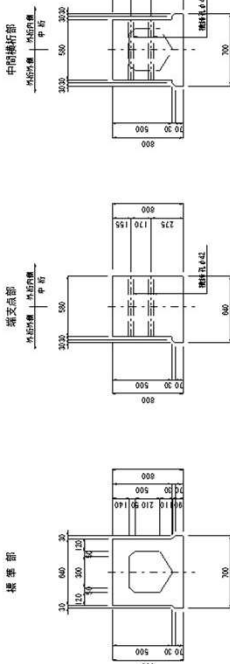
工種	項 目	規 格	単位	数 量	備 考	
横組工	コ ン ク リ ー ト	$\sigma_{ck}=30\text{N/mm}^2$	m ³	8.2		
	型 枠	間 詰 め 型 枠	m ²	8.7		
		端 枠	m ²	1.7		
	P C 鋼 材	SWPR19L 1S21.8mm	kg	388.2	W=2.482 kg/m	
	シ ー ス	$\phi 35$	m	40.3		
	グ ラ ウ ト 工		m	40.3		
	定 着 具	1S21.8mm用 標準	組	52		
	緊 張 工	1S21.8mm	本	26		
	ケ ー ブ ル 組 立 工		m	156.39		
	養 生 工		m ²	15.6		
	足 場 工		m	32.0		
	張出床版工	コ ン ク リ ー ト	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	m ³	7.3	
型 枠			m ²	28.8		
養 生 工			m ³	12.2		
鉄 筋 (SD345)		D25～D16	D25	t	0.000	主桁埋込鉄筋
			D22	t	0.000	
			D19	t	0.332	
			D16	t	0.000	
			小計	t	0.332	
		D13		t	0.000	
		D10		t	0.000	
		合計		t	0.332	
		D25～D16	D25	t	0.000	現場施工鉄筋
			D22	t	0.053	
			D19	t	0.467	
			D16	t	0.407	
			小計	t	0.927	
		D13		t	0.085	
		D10		t	0.000	
		合計		t	1.012	
		D25～D16	D25	t	0.000	
			D22	t	0.053	
			D19	t	0.799	
			D16	t	0.407	
			小計	t	1.259	
		D13		t	0.085	
		D10		t	0.000	
		合計		t	1.344	
インサートアンカー		D19用		個	0	主桁埋込
		D16用		個	173	
		D13用		個	0	
機 械 継 手		D22用		組	0	
		D19用		組	155	
		D16用		組	0	
支 保 工		溝型鋼		t	0.595	[-150x75x6.5x10
		角鋼管		t	0.194	□-100x100x3.2
		PC鋼棒 $\phi 26$		t	0.040	

工種	項 目	規 格	単位	数 量	備 考
伸縮継手工	伸 縮 金 物	シームレスジョイント	m	13.8	(A1)6.136+(A2)7.662=13.798 m
	プ ラ イ マ ー	FCコート	L	3.3	
	弾 性 合 成	ファルコン	m ³	0.22	
	止 水 材	メジエイド	m	13.8	
	特 殊 瀝 青 テ ー プ	FCテープ	〃	31.13	
	鉄 筋	D13	kg	14.4	橋台側
		D13	〃	30.8	床版側
		合計	〃	45.2	
排水工	シ ー ル 材	シリコン系	L	2.7	
	排 水 孔		ヶ所	2.0	
	排 水 桷		ヶ所	2.0	W=9.4kg/組
	排 水 管	STKR400	m	2.0	
防水工	防 水 層	塗膜系	m ²	93.9	
	縦 断 排 水 管	φ18スプリング管	m	34.4	
	横 断 排 水 管	φ18スプリング管	m	13.5	縦横断合計34.4+13.5=47.9m
	目 地 工	目地シール 厚5mm×幅50mm	m	32.5	
	排 水 パ イ プ	VP40A	m	1.05	Aタイプ
			m	1.40	Bタイプ
			m	0.73	Cタイプ
			m	0.80	Dタイプ
	排 水 管 タ ー ミ ナ ル	橋梁用 亜鉛メッキ	個	4.0	
地覆工	コ ン ク リ ー ト	σ ck=24N/mm ²	m ³	12.9	
	型 枠		m ²	51.9	
	鉄 筋 (SD345)	D13	t	0.085	主桁埋込鉄筋
		D10	t	0.000	
		合計	t	0.085	
		D13	t	0.810	現場施工鉄筋
		D10	t	0.000	
		合計	t	0.810	
		D13	t	0.895	合計
		D10	t	0.000	
		合計	t	0.895	
高欄工	高欄兼用車両用防護柵	C種 H=850 メッキ	m	32.5	
舗装工	舗 装 面 積	thin=80mm	m ²	93.9	
	調 整 コ ン ク リ ー ト	σ ck=18N/mm ²	m ³	7.9	
	調整コンクリート用型枠		m ²	0.2	

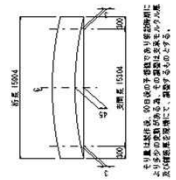
側面図 $S=1:60$



平面图 $S=1:60$

主析断面图 $S=1:20$ 

キャンパー図



設計条件

[illegible]

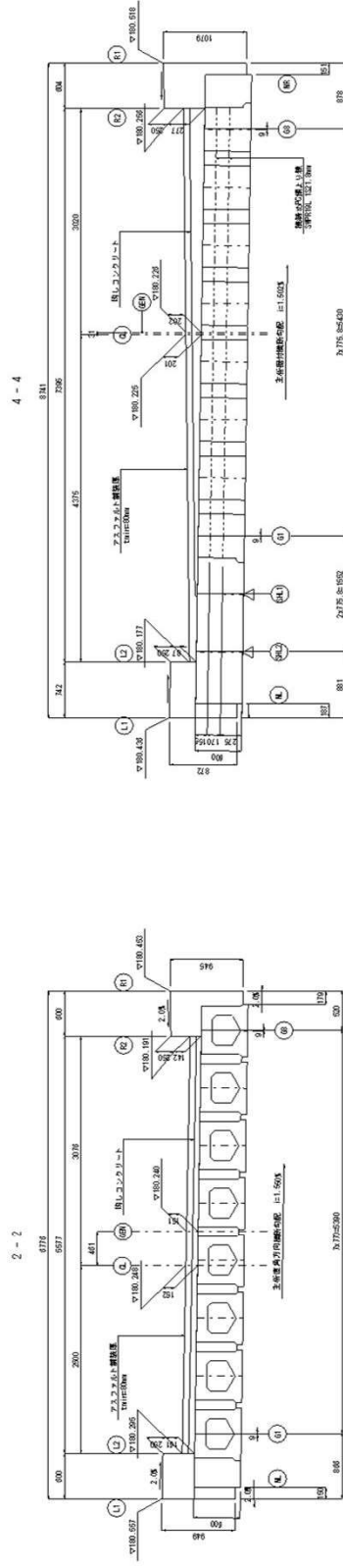
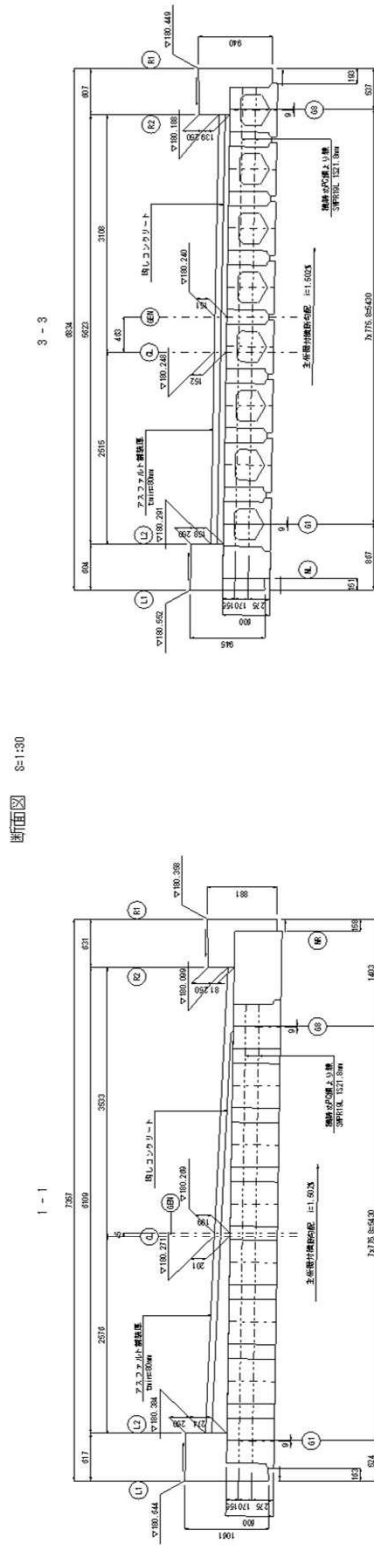
材料強度及び許容応力度

工種	種	月	単位	単位/人	単位/人
コン	27 基礎工事	基礎工事	人	15	20
	28 土留工事	土留工事	人	15	20
	29 プラスチック土留工事	プラスチック土留工事	人	14.00	18.00
	30 鋼骨造り	鋼骨造り	人	24.00	11.00
	31 建築金具	鋼骨造り	人	24.00	14.50
コ	32 鋼骨造り	鋼骨造り	人	16.00	11.00
	33 鉄骨造り	鉄骨造り	人	1.86	1.61
	34 鉄骨造り	鉄骨造り	人	0	0
	35 鉄骨造り	鉄骨造り	人	3.10	2.20
	36 鉄骨造り	鉄骨造り	人	1.90	1.20
ク	37 鉄骨造り	鉄骨造り	人	0.44	0.23
	38 鉄骨造り	鉄骨造り	人	0.00	4.00
	39 鉄骨造り	鉄骨造り	人	1.2	0.8
	40 鉄骨造り	鉄骨造り	人	1.5	1.1
	41 鉄骨造り	鉄骨造り	人	2.0	1.3
ク	42 鉄骨造り	鉄骨造り	人	3.1	2.2
	43 鉄骨造り	鉄骨造り	人	2.5	2.2
	44 鉄骨造り	鉄骨造り	人	2.3	1.7
	45 鉄骨造り	鉄骨造り	人	2.5	2.2
	46 鉄骨造り	鉄骨造り	人	2.5	2.2
P	47 鉄骨造り	鉄骨造り	人	18.00	10.00
	48 鉄骨造り	鉄骨造り	人	10.00	10.00
	49 鉄骨造り	鉄骨造り	人	14.00	14.00
	50 鉄骨造り	鉄骨造り	人	11.00	13.00
	51 鉄骨造り	鉄骨造り	人	12.00	11.00
C	52 鉄骨造り	鉄骨造り	人	11.00	10.00
	53 鉄骨造り	鉄骨造り	人	11.00	10.00
	54 鉄骨造り	鉄骨造り	人	11.00	10.00
	55 鉄骨造り	鉄骨造り	人	11.00	10.00
	56 鉄骨造り	鉄骨造り	人	11.00	10.00
成	57 鉄骨造り	鉄骨造り	人	11.00	10.00
	58 鉄骨造り	鉄骨造り	人	11.00	10.00
	59 鉄骨造り	鉄骨造り	人	11.00	10.00
	60 鉄骨造り	鉄骨造り	人	11.00	10.00
	61 鉄骨造り	鉄骨造り	人	11.00	10.00

至 是如し目録、地層のコンクリート強度は240/100 とする、

年 次	平成 2 年度
工 事 名	既 有
工 事 内 容	点検
実施場所	東山町
工事箇所	東山町 大宮 西河内 東河内
調査内容	橋脚・土留工事調査（点検）(その1)
調査方法	視覚・目視
調査結果	異常なし
取 扱	株式会社 ワーナー測量設計
取 扱	株式会社 ワーナー測量設計
取 扱	株式会社 ワーナー測量設計

佐世橋 上部工構造一般図(その2)



※主軸の表示断面は標準面を示す。

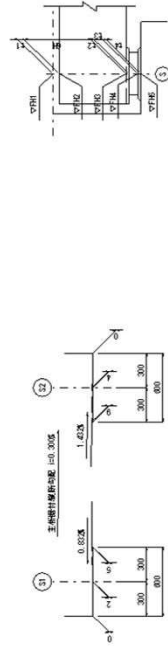


表
高
須
精
良
文

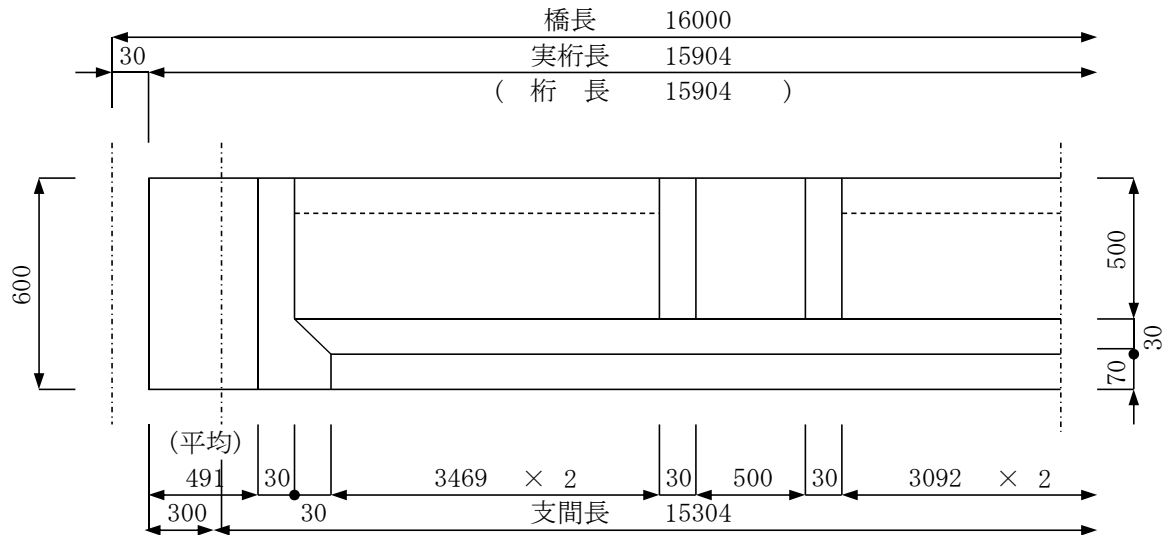
	51	52	53	54	55	56	57	58	59	60	61	62	63	64	65	66	67	68	69	70	71	72	73	74	75	76	77	78	79	80	81	82	83	84	85	86	87	88	89	90	91	92	93	94	95	96	97	98	99	100																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																								
総計	190.526	193.271	188.552	183.179	180.588	180.194	180.225	180.254	180.283	180.312	180.341	180.370	180.399	180.428	180.457	180.486	180.515	180.544	180.573	180.602	180.631	180.660	180.689	180.718	180.747	180.776	180.805	180.834	180.863	180.892	180.921	180.950	180.979	181.008	181.037	181.066	181.095	181.124	181.153	181.182	181.211	181.240	181.269	181.298	181.327	181.356	181.385	181.414	181.443	181.472	181.501	181.530	181.559	181.588	181.617	181.646	181.675	181.704	181.733	181.762	181.791	181.820	181.849	181.878	181.907	181.936	181.965	181.994	182.023	182.052	182.081	182.110	182.139	182.168	182.197	182.226	182.255	182.284	182.313	182.342	182.371	182.400	182.429	182.458	182.487	182.516	182.545	182.574	182.603	182.632	182.661	182.690	182.719	182.748	182.777	182.806	182.835	182.864	182.893	182.922	182.951	182.980	183.009	183.038	183.067	183.096	183.125	183.154	183.183	183.212	183.241	183.270	183.299	183.328	183.357	183.386	183.415	183.444	183.473	183.502	183.531	183.560	183.589	183.618	183.647	183.676	183.705	183.734	183.763	183.792	183.821	183.850	183.879	183.908	183.937	183.966	183.995	184.024	184.053	184.082	184.111	184.140	184.169	184.198	184.227	184.256	184.285	184.314	184.343	184.372	184.401	184.430	184.459	184.488	184.517	184.546	184.575	184.604	184.633	184.662	184.691	184.720	184.749	184.778	184.807	184.836	184.865	184.894	184.923	184.952	184.981	185.010	185.039	185.068	185.097	185.126	185.155	185.184	185.213	185.242	185.271	185.300	185.329	185.358	185.387	185.416	185.445	185.474	185.503	185.532	185.561	185.590	185.619	185.648	185.677	185.706	185.735	185.764	185.793	185.822	185.851	185.880	185.909	185.938	185.967	185.996	186.025	186.054	186.083	186.112	186.141	186.170	186.199	186.228	186.257	186.286	186.315	186.344	186.373	186.402	186.431	186.460	186.489	186.518	186.547	186.576	186.605	186.634	186.663	186.692	186.721	186.750	186.779	186.808	186.837	186.866	186.895	186.924	186.953	186.982	187.011	187.040	187.069	187.098	187.127	187.156	187.185	187.214	187.243	187.272	187.301	187.330	187.359	187.388	187.417	187.446	187.475	187.504	187.533	187.562	187.591	187.620	187.649	187.678	187.707	187.736	187.765	187.794	187.823	187.852	187.881	187.910	187.939	187.968	187.997	188.026	188.055	188.084	188.113	188.142	188.171	188.200	188.229	188.258	188.287	188.316	188.345	188.374	188.403	188.432	188.461	188.490	188.519	188.548	188.577	188.606	188.635	188.664	188.693	188.722	188.751	188.780	188.809	188.838	188.867	188.896	188.925	188.954	188.983	189.012	189.041	189.070	189.099	189.128	189.157	189.186	189.215	189.244	189.273	189.302	189.331	189.360	189.389	189.418	189.447	189.476	189.505	189.534	189.563	189.592	189.621	189.650	189.679	189.708	189.737	189.766	189.795	189.824	189.853	189.882	189.911	189.940	189.969	189.998	190.027	190.056	190.085	190.114	190.143	190.172	190.201	190.230	190.259	190.288	190.317	190.346	190.375	190.404	190.433	190.462	190.491	190.520	190.549	190.578	190.607	190.636	190.665	190.694	190.723	190.752	190.781	190.810	190.839	190.868	190.897	190.926	190.955	190.984	191.013	191.042	191.071	191.100	191.129	191.158	191.187	191.216	191.245	191.274	191.303	191.332	191.361	191.390	191.419	191.448	191.477	191.506	191.535	191.564	191.593	191.622	191.651	191.680	191.709	191.738	191.767	191.796	191.825	191.854	191.883	191.912	191.941	191.970	192.000	192.029	192.058	192.087	192.116	192.145	192.174	192.203	192.232	192.261	192.290	192.319	192.348	192.377	192.406	192.435	192.464	192.493	192.522	192.551	192.580	192.609	192.638	192.667	192.696	192.725	192.754	192.783	192.812	192.841	192.870	192.899	192.928	192.957	192.986	193.015	193.044	193.073	193.102	193.131	193.160	193.189	193.218	193.247	193.276	193.305	193.334	193.363	193.392	193.421	193.450	193.479	193.508	193.537	193.566	193.595	193.624	193.653	193.682	193.711	193.740	193.769	193.798	193.827	193.856	193.885	193.914	193.943	193.972	194.001	194.030	194.059	194.088	194.117	194.146	194.175	194.204	194.233	194.262	194.291	194.320	194.349	194.378	194.407	194.436	194.465	194.494	194.523	194.552	194.581	194.610	194.639	194.668	194.697	194.726	194.755	194.784	194.813	194.842	194.871	194.900	194.929	194.958	194.987	195.016	195.045	195.074	195.103	195.132	195.161	195.190	195.219	195.248	195.277	195.306	195.335	195.364	195.393	195.422	195.451	195.480	195.509	195.538	195.567	195.596	195.625	195.654	195.683	195.712	195.741	195.770	195.799	195.828	195.857	195.886	195.915	195.944	195.973	196.002	196.031	196.060	196.089	196.118	196.147	196.176	196.205	196.234	196.263	196.292	196.321	196.350	196.379	196.408	196.437	196.466	196.495	196.524	196.553	196.582	196.611	196.640	196.669	196.698	196.727	196.756	196.785	196.814	196.843	196.872	196.901	196.930	196.959	196.988	197.017	197.046	197.075	197.104	197.133	197.162	197.191	197.220	197.249	197.278	197.307	197.336	197.365	197.394	197.423	197.452	197.481	197.510	197.539	197.568	197.597	197.626	197.655	197.684	197.713	197.742	197.771	197.800	197.829	197.858	197.887	197.916	197.945	197.974	198.003	198.032	198.061	198.090	198.119	198.148	198.177	198.206	198.235	198.264	198.293	198.322	198.351	198.380	198.409	198.438	198.467	198.496	198.525	198.554	198.583	198.612	198.641	198.670	198.699	198.728	198.757	198.786	198.815	198.844	198.873	198.902	198.931	198.960	198.989	199.018	199.047	199.076	199.105	199.134	199.163	199.192	199.221	199.250	199.279	199.308	199.337	199.366	199.395	199.424	199.453	199.482	199.511	199.540	199.569	199.598	199.627	199.656	199.685	199.714	199.743	199.772	199.801	199.830	199.859	199.888	199.917	199.946	199.975	200.004	200.033	200.062	200.091	200.120	200.149	200.178	200.207	200.236	200.265	200.294	200.323	200.352	200.381	200.410	200.439	200.468	200.497	200.526	200.555	200.584	200.613	200.642	200.671	200.700	200.729	200.758	200.787	200.816	200.845	200.874	200.903	200.932	200.961	200.990	201.019	201.048	201.077	201.106	201.135	201.164	201.193	201.222	201.251	201.280	201.309	201.338	201.367	201.396	201.425	201.454	201.483	201.512	201.541	201.570	201.599	201.628	201.657	201.686	201.715	201.744	201.773	201.802	201.831	201.860	201.889	201.918	201.947	201.976	202.005	202.034	202.063	202.092	202.121	202.150	202.179	202.208	202.237	202.266	202.295	202.324	202.353	202.382	202.411	202.440	202.469	202.498	202.527	202.556	202.585	202.614	202.643	202.672	202.701	202.730	202.759	202.788	202.817	202.846	202.875	202.904	202.933	202.962	202.991	203.020	203.049	203.078	203.107	203.136	203.165	203.194	203.223	203.252	203.281	203.310	203.339	203.368	203.397	203.426	203.455	203.484	203.513	203.542	203.571	203.600	203.629	203.658	203.687	203.716	203.745	203.774	203.803	203.832	203.861	203.890	203.919	203.948	203.977	204.006	204.035	204.064	204.093	204.122	204.151	204.180	204.209	204.238	204.267	204.296	204.325	204.354	204.383	204.412	204.441	204.470	204.499	204.528	204.557	204.586	204.615	204.644	204.673	204.702	204.731	204.760	204.789	204.818	204.847	204.876	204.905	204.934	204.963	204.992	205.021	205.050	205.079	205.108	205.137	205.166	205.195	205.224	205.253	205.282	205.311	205.340	205.369	205.398	205.427	205.456	205.485	205.514	205.543	205.572	205.601	205.630	205.659	205.688	205.717	205.746	205.775	205.804	205.833	205.862	205.891	205.920	205.949	205.978	206.007	206.036	206.065	206.094	206.123	206.152	206.181	206.210	206.239	206.268	206.297	206.326	206.355	206.384	206.413	206.442	206.471	206.500	206.529	206.558	206.587	206.616	206.645	206.674	206.703	206.732	206.761	206.790	206.819	206.848	206.877	206.906	206.935	206.964	206.993	207.022	207.051	207.080	207.109	207.138	207.167	207.196	207.225	207.254	207.283	207.312	207.341	207.370	207.399	207.428	207.457	207.486	207.515	207.544	207.573	207.602	207.631	207.660	207.689	207.718	207.747	207.776	207.805	207.834	207.863	207.892	207.921	207.950	207.979	208.008	208.037	208.066	208.095	208.124	208.153	208.182	208.211	208.240	208.269	208.298	208.327	208.356	208.385	208.414	208.443	208.472	208.501	208.530	208.559	208.588	208.617	208.646	208.675	208.704	208.733	208.762	208.791	208.820	208.849	208.878	208.907	208.936	208.965	208.994	209.023	209.052	

社 名	中 野 2 世 屋	
番 号	民 平	
取 扱 品		
取 扱 名		
取 扱 部 門	新 西 農 大 農 林 畜 産 科 農 学 部	
取 扱 名 称	佐 賀 県 上 野 工 業 建 設 一 般 団 (有 限 公 司)	
取 扱 品 名		取 扱 品 名
取 扱 品 名	株 式 会 社 つ づ ぐ 工 業 設 計	
取 扱 品 名	株 式 会 社 つ づ ぐ 工 業 設 計	
取 扱 品 名		取 扱 品 名

主桁製作工

	外桁	中桁	合計	縦断勾配	0.300%
主桁本数	2本	6本	8本	縦断勾配比	1.000004

	左桁端	中間横桁	右桁端
斜角	83° 00' 00"	83° 00' 00"	83° 00' 00"
斜比	1.007510	1.007510	1.007510



中間横桁ヶ所数 N = 3 ヶ所

・延長

端支点横桁部

$$L1 = 0.4910 \times 2 = 0.982 \text{ m}$$

端支点横桁変化部1

$$L2 = 0.030 \times 2 = 0.060 \text{ m}$$

端支点横桁変化部2

$$L3 = 0.030 \times 2 = 0.060 \text{ m}$$

中間横桁部

$$L4 = 0.500 \times 3 = 1.500 \text{ m}$$

中間変化横桁部

$$L5 = 0.030 \times 3 \times 2 = 0.180 \text{ m}$$

標準部

$$L6 = 15.904 - 0.982 - 0.060 - 0.060 - 1.500 - 0.180 = 13.122 \text{ m}$$

端部中空部

$$L7 = 3.4690 \times 2 + 0.060 = 6.998 \text{ m}$$

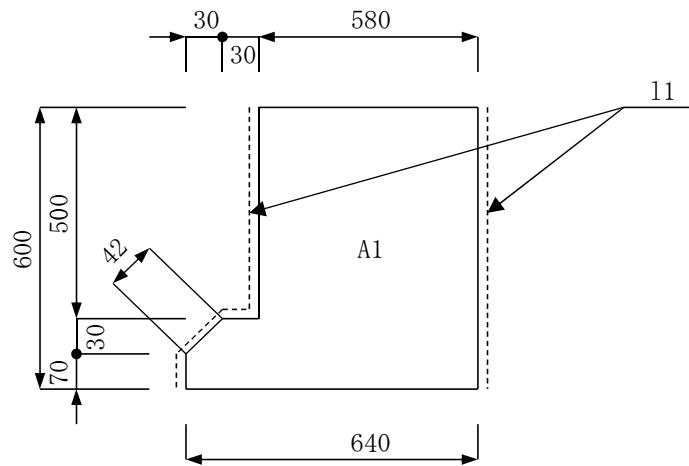
標準部中空部

$$L8 = 3.092 \times 2 = 6.184 \text{ m}$$

1. 形状寸法

1-1. 端支点横桁部

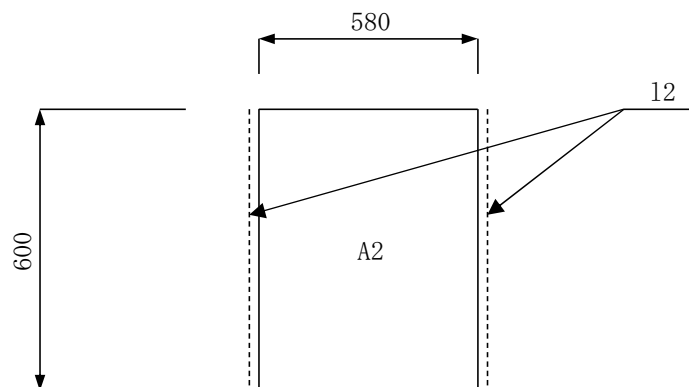
(1) 外桁



$$A1 = 0.580 \times 0.600 + 0.060 \times 0.100 - 1/2 \times 0.030 \times 0.030 = 0.3536 \text{ m}^2$$

$$11 = 0.500 + 0.030 + 0.042 + 0.070 + 0.600 = 1.242 \text{ m}$$

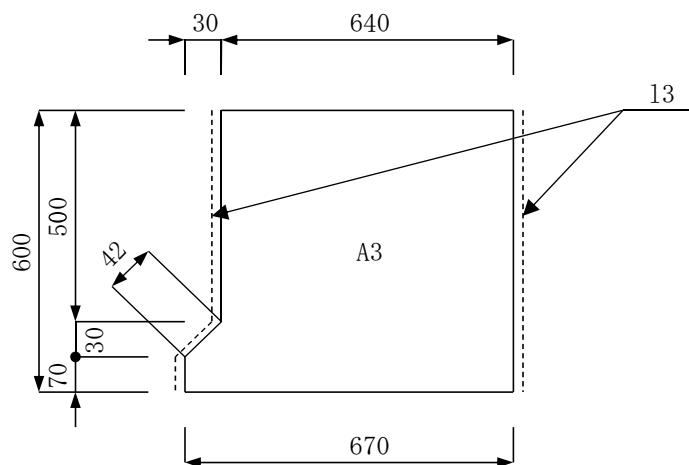
(2) 中桁



$$A2 = 0.580 \times 0.600 = 0.3480 \text{ m}^2$$

$$12 = 0.600 \times 2 = 1.200 \text{ m}$$

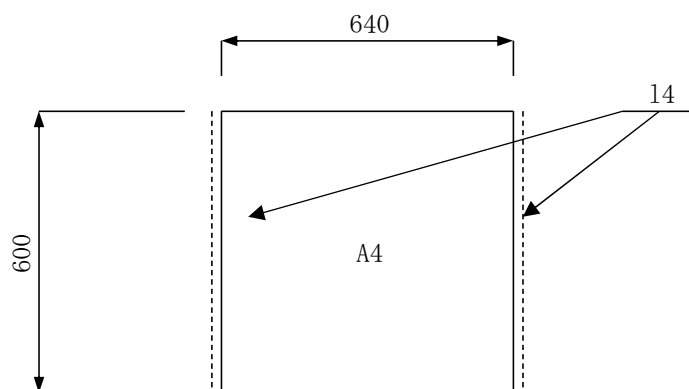
1-2. 端支点横桁变化部
(1) 外桁



$$A3 = 0.640 \times 0.600 + 0.030 \times 0.100 - \frac{1}{2} \times 0.030 \times 0.030 = 0.3866 \text{ m}^2$$

$$13 = 0.500 + 0.042 + 0.070 + 0.600 = 1.212 \text{ m}$$

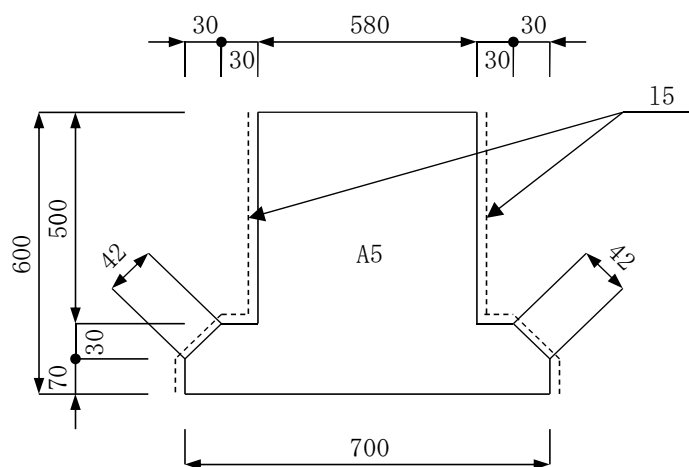
(2) 中桁



$$A4 = 0.640 \times 0.600 = 0.3840 \text{ m}^2$$

$$14 = 0.600 \times 2 = 1.200 \text{ m}$$

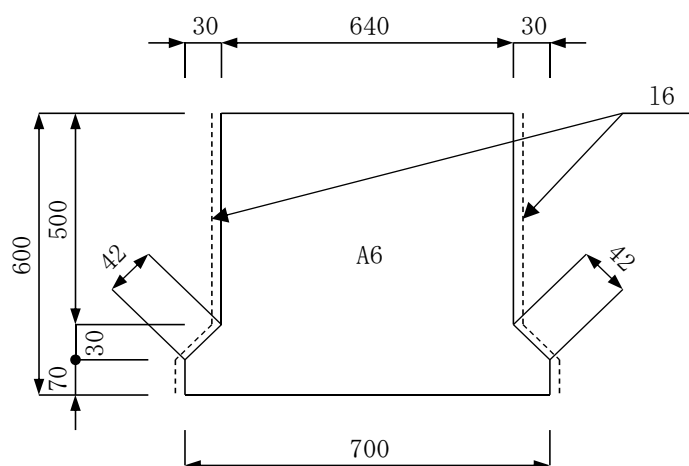
1-3. 中間横桁部



$$A5 = 0.580 \times 0.600 + 0.060 \times 0.100 \times 2 - 1/2 \times 0.030 \times 0.030 \times 2 = 0.3591 \text{ m}^2$$

$$15 = (0.500 + 0.030 + 0.042 + 0.070) \times 2 = 1.284 \text{ m}$$

1-4. 標準部

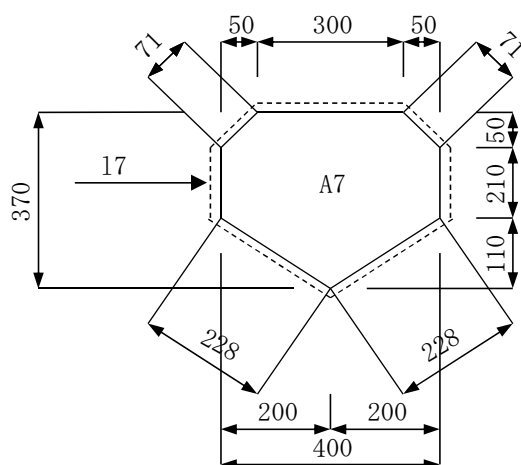


$$A6 = 0.640 \times 0.600 + 0.030 \times 0.100 \times 2 - 1/2 \times 0.030 \times 0.030 \times 2 = 0.3891 \text{ m}^2$$

$$16 = (0.500 + 0.042 + 0.070) \times 2 = 1.224 \text{ m}$$

1-5. 中空部

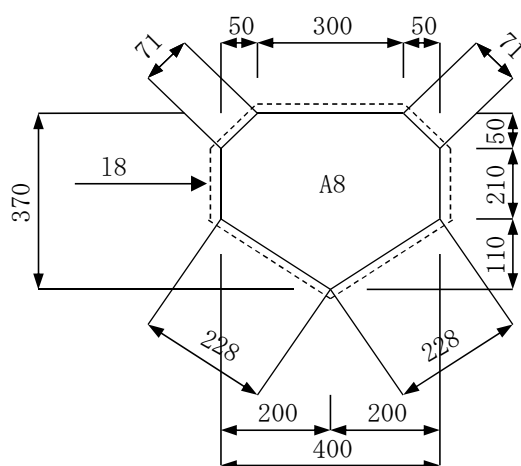
1-5-1. 端部



$$A7 = 0.400 \times 0.370 - \frac{1}{2} \times 0.050 \times 0.050 \times 2 - \frac{1}{2} \times 0.200 \times 0.110 \times 2 = 0.1235 \text{ m}^2$$

$$17 = (0.071 + 0.210 + 0.228) \times 2 + 0.300 = 1.318 \text{ m}$$

1-5-2. 標準部



$$A8 = 0.400 \times 0.370 - \frac{1}{2} \times 0.050 \times 0.050 \times 2 - \frac{1}{2} \times 0.200 \times 0.110 \times 2 = 0.1235 \text{ m}^2$$

$$18 = (0.071 + 0.210 + 0.228) \times 2 + 0.300 = 1.318 \text{ m}$$

2. コンクリート ($\sigma_{ck} = 50 \text{ N/mm}^2$)

2-1. 外桁

端支点横桁部

$$V1-1 = 0.3536 \times 0.982 = 0.347 \text{ m}^3/\text{本}$$

端支点横桁変化部1

$$V1-2 = \frac{1}{2} \times (0.3536 + 0.3866) \times 0.060 = 0.022 \text{ m}^3/\text{本}$$

端支点横桁変化部2

$$V1-3 = \frac{1}{2} \times (0.3866 + 0.3891) \times 0.060 = 0.023 \text{ m}^3/\text{本}$$

中間横桁部

$$V1-4 = 0.3591 \times 1.500 = 0.539 \text{ m}^3/\text{本}$$

中間横桁変化部

$$V1-5 = \frac{1}{2} \times (0.3591 + 0.3891) \times 0.180 = 0.067 \text{ m}^3/\text{本}$$

標準部

$$V1-6 = 0.3891 \times 13.122 = 5.106 \text{ m}^3/\text{本}$$

端部中空部

$$V1-7 = -0.1235 \times 6.998 = -0.864 \text{ m}^3/\text{本}$$

標準部中空部

$$V1-8 = -0.1235 \times 6.184 = -0.764 \text{ m}^3/\text{本}$$

$$V1 = 4.476 \text{ m}^3/\text{本}$$

2-2. 中桁

端支点横桁部

$$V2-1 = 0.3480 \times 0.982 = 0.342 \text{ m}^3/\text{本}$$

端支点横桁変化部1

$$V2-2 = \frac{1}{2} \times (0.3480 + 0.3840) \times 0.060 = 0.022 \text{ m}^3/\text{本}$$

端支点横桁変化部2

$$V2-3 = \frac{1}{2} \times (0.3840 + 0.3891) \times 0.060 = 0.023 \text{ m}^3/\text{本}$$

中間横桁部

$$V2-4 = 0.3591 \times 1.500 = 0.539 \text{ m}^3/\text{本}$$

中間横桁変化部

$$V2-5 = \frac{1}{2} \times (0.3591 + 0.3891) \times 0.180 = 0.067 \text{ m}^3/\text{本}$$

標準部

$$V2-6 = 0.3891 \times 13.122 = 5.106 \text{ m}^3/\text{本}$$

端部中空部

$$V2-7 = -0.1235 \times 6.998 = -0.864 \text{ m}^3/\text{本}$$

標準部中空部

$$V2-8 = -0.1235 \times 6.184 = -0.764 \text{ m}^3/\text{本}$$

$$V2 = 4.471 \text{ m}^3/\text{本}$$

2-3. 主桁コンクリート体積合計

$$\Sigma V = 4.476 \times 2 + 4.471 \times 6 = 35.778 \text{ m}^3$$

3. 主桁質量

3-1. 外桁

$$W1 = 4.476 \times 2.5 \text{ t/m}^3 = 11.190 \text{ t/本}$$

3-2. 中桁

$$W2 = 4.471 \times 2.5 \text{ t/m}^3 = 11.178 \text{ t/本}$$

3-3. 主桁質量合計

$$W = 11.190 \times 2 + 11.178 \times 6 = 89.448 \text{ t}$$

4. 型枠

4-1. 側枠

4-1-1. 外桁

端支点横桁部

$$A1-1 = 1.242 \times 0.982 = 1.220 \text{ m}^2/\text{本}$$

端支点横桁変化部1

$$A1-2 = \frac{1}{2} \times (1.242 + 1.212) \times 0.060 = 0.074 \text{ m}^2/\text{本}$$

端支点横桁変化部2

$$A1-3 = \frac{1}{2} \times (1.212 + 1.224) \times 0.060 = 0.073 \text{ m}^2/\text{本}$$

中間横桁部

$$A1-4 = 1.284 \times 1.500 = 1.926 \text{ m}^2/\text{本}$$

中間横桁変化部

$$A1-5 = \frac{1}{2} \times (1.284 + 1.224) \times 0.180 = 0.226 \text{ m}^2/\text{本}$$

標準部

$$A1-6 = 1.224 \times 13.122 = 16.061 \text{ m}^2/\text{本}$$

$$A1 = 19.580 \text{ m}^2/\text{本}$$

4-1-2. 中桁

端支点横桁部

$$A2-1 = 1.200 \times 0.982 = 1.178 \text{ m}^2/\text{本}$$

端支点横桁変化部1

$$A2-2 = \frac{1}{2} \times (1.200 + 1.200) \times 0.060 = 0.072 \text{ m}^2/\text{本}$$

端支点横桁変化部2

$$A2-3 = \frac{1}{2} \times (1.200 + 1.224) \times 0.060 = 0.073 \text{ m}^2/\text{本}$$

中間横桁部

$$A2-4 = 1.284 \times 1.500 = 1.926 \text{ m}^2/\text{本}$$

中間横桁変化部

$$A2-5 = \frac{1}{2} \times (1.284 + 1.224) \times 0.180 = 0.226 \text{ m}^2/\text{本}$$

標準部

$$A2-6 = 1.224 \times 13.122 = 16.061 \text{ m}^2/\text{本}$$

$$A2 = 19.536 \text{ m}^2/\text{本}$$

4-1-3. 側枠合計

$$A = 19.580 \times 2 + 19.536 \times 6 = 156.376 \text{ m}^2$$

4-2. 端枠

4-2-1. 外桁

$$A1 = 0.3536 \times \underset{\text{縦断勾配比}}{1.000004} \times (\underset{\text{左斜角比}}{1.007510} + \underset{\text{右斜角比}}{1.007510}) = 0.713 \text{ m}^2/\text{本}$$

4-2-2. 中桁

$$A2 = 0.3480 \times \underset{\text{縦断勾配比}}{1.000004} \times (\underset{\text{左斜角比}}{1.007510} + \underset{\text{右斜角比}}{1.007510}) = 0.701 \text{ m}^2/\text{本}$$

4-2-3. 端枠合計

$$\Sigma A = 0.713 \times 2 + 0.701 \times 6 = 5.632 \text{ m}^2$$

4-3. 内枠

4-3-1. 外桁

端部中空部

$$A1-1 = 1.318 \times 6.998 = 9.223 \text{ m}^3/\text{本}$$

標準部中空部

$$A1-2 = 1.318 \times 6.184 = 8.151 \text{ m}^3/\text{本}$$

端部中空妻枠

$$A1-3 = 0.1235 \times \left(\underset{\text{左斜角比}}{1.007510} + 2 \times \underset{\text{中間横桁斜角比}}{1.007510} + \underset{\text{右斜角比}}{1.007510} \right) = 0.498 \text{ m}^2/\text{本}$$

標準部中空妻枠

$$A1-4 = 0.1235 \times \left(2 \times 2 \times \underset{\text{中間横桁斜角比}}{1.007510} \right) = 0.498 \text{ m}^2/\text{本}$$

$$A1 = 18.370 \text{ m}^2/\text{本}$$

4-3-2. 中桁

端部中空部

$$A2-1 = 1.318 \times 6.998 = 9.223 \text{ m}^3/\text{本}$$

標準部中空部

$$A2-2 = 1.318 \times 6.184 = 8.151 \text{ m}^3/\text{本}$$

端部中空妻枠

$$A2-3 = 0.1235 \times \left(\underset{\text{左斜角比}}{1.007510} + 2 \times \underset{\text{中間横桁斜角比}}{1.007510} + \underset{\text{右斜角比}}{1.007510} \right) = 0.498 \text{ m}^2/\text{本}$$

標準部中空妻枠

$$A2-4 = 0.1235 \times \left(2 \times 2 \times \underset{\text{中間横桁斜角比}}{1.007510} \right) = 0.498 \text{ m}^2/\text{本}$$

$$A2 = 18.370 \text{ m}^2/\text{本}$$

4-3-3. 内枠合計

$$\Sigma A = 18.370 \times 2 + 18.370 \times 6 = 146.960 \text{ m}^2$$

4-4. 底枠

4-4-1. 外桁

$$L1 = 15.904 \text{ m/本}$$

4-4-2. 中桁

$$L2 = 15.904 \text{ m/本}$$

4-4-3. 底枠合計

$$\Sigma L = 15.904 \times 2 + 15.904 \times 6 = 127.232 \text{ m}^2$$

5. 鉄筋 (SD345)

鉄筋径	桁 1 本当たり	1 橋当たり
	(kg)	(kg)
D13	420	3360
D10	29	232
合計	449	3592

6. P C 鋼材

主桁 P C 鋼材 : 1S15.2

単位長さ質量 : $\gamma_p = 1.101 \text{ kg/m}$

6-1. P C 鋼材延長

$$L_p = 15.904 \times 16 \text{ 本} = 254.464 \text{ m/本}$$

6-2. P C 鋼材総延長

$$\Sigma L_p = 254.464 \times (2 + 6) = 2035.712 \text{ m}$$

6-3. P C 鋼材質量

$$\begin{aligned} W_p &= \text{P C 鋼材総延長} \times \text{単位長さ質量 } \gamma_p \\ &= 254.464 \times 1.101 = 280.2 \text{ kg/本} \end{aligned}$$

6-4. P C 鋼材総質量

$$\begin{aligned} \Sigma W_p &= \text{P C 鋼材総延長} \times \text{単位長さ質量 } \gamma_p \\ &= 2035.712 \times 1.101 = 2241.3 \text{ kg} \end{aligned}$$

7. 横締めシーす ($\phi 42$)

7-1. 外桁

左端支点横桁部

$$L_{tc1} = 0.580 \times \underset{\text{左斜角比}}{1.007510} \times 4 = 2.337 \text{ m/本}$$

中間横桁部

$$L_{cc2} = 0.580 \times \underset{\text{中間横桁斜角比}}{1.007510} \times 6 \times 3 = 10.518 \text{ m/本}$$

右端支点横桁部

$$L_{tc2} = 0.580 \times \underset{\text{右斜角比}}{1.007510} \times 4 = 2.337 \text{ m/本}$$

$$L_{c1} = 15.192 \text{ m/本}$$

7-2. 中桁

左端支点横桁部

$$L_{tc1} = 0.580 \times \underset{\text{左斜角比}}{1.007510} \times 4 = 2.337 \text{ m/本}$$

中間横桁部

$$L_{cc2} = 0.580 \times \underset{\text{中間横桁斜角比}}{1.007510} \times 6 \times 3 = 10.518 \text{ m/本}$$

右端支点横桁部

$$L_{tc2} = 0.580 \times \underset{\text{右斜角比}}{1.007510} \times 4 = 2.337 \text{ m/本}$$

$$L_{c2} = 15.192 \text{ m/本}$$

7-3. 合計

$$\Sigma L_c = 15.192 \times 2 + 15.192 \times 6 = 121.536 \text{ m}$$

支承工

1. ゴム支承 (CR + ネオプラス)

$$A1(\text{Fix}) \quad 7039 \text{ mm} \times 200 \text{ mm} \times 42 \text{ mm} \quad n = 1 \text{ 枚}$$

$$A2(\text{Mov}) \quad 8403 \text{ mm} \times 200 \text{ mm} \times 42 \text{ mm} \quad n = 1 \text{ 枚}$$

2. 防蝕アンカー装置 (S35CN + CR + ポリエチレン)

$$A1(\text{Fix}) \quad F 65 \text{ D} \quad L = 1250 \text{ mm} \quad n = 7 \text{ 組}$$

$$W = 26.00 \text{ kg/m} \times 1.250 \text{ m} \times 7 \text{ 本} = 227.50 \text{ kg}$$

$$A2(\text{Mov}) \quad M 42 \text{ D} \quad L = 1150 \text{ mm} \quad n = 8 \text{ 組}$$

$$W = 10.90 \text{ kg/m} \times 1.150 \text{ m} \times 8 \text{ 本} = 100.28 \text{ kg}$$

3. 補強格子鉄筋 (SD345又はSD295)

$$A1(\text{Fix}) \quad D 10 \times 50 \text{ mm} \times 50 \text{ mm} \quad n = 1 \text{ 箇所}$$

$$W = 0.560 \times (7.150 \times 7 + 0.300 \times 144) \times 1 = 52.22 \text{ kg}$$

$$A2(\text{Mov}) \quad D 10 \times 50 \text{ mm} \times 50 \text{ mm} \quad n = 1 \text{ 箇所}$$

$$W = 0.560 \times (8.500 \times 7 + 0.300 \times 171) \times 1 = 62.05 \text{ kg}$$

4. 沓座モルタル (無収縮モルタル)

$$A1(\text{Fix}) \quad V = \{ (7.169 \times 0.330 \times 0.030) + (7.199 \times 0.360 \times 0.030) \}$$

$$\times 1 \text{ 箇所} = 0.149 \text{ m}^3$$

$$A2(\text{Mov}) \quad V = \{ (8.533 \times 0.330 \times 0.030) + (8.563 \times 0.360 \times 0.030) \}$$

$$\times 1 \text{ 箇所} = 0.177 \text{ m}^3$$

5. アンカー孔モルタル (無収縮モルタル)

$$A1(\text{Fix}) \quad V = (1/4 \times \pi \times 0.175^2 \times 0.720 - 1/4 \times \pi \times 0.065^2$$

$$\times 0.620) \times 7 \text{ 箇所} = 0.107 \text{ m}^3$$

$$A2(\text{Mov}) \quad V = (1/4 \times \pi \times 0.150^2 \times 0.490 - 1/4 \times \pi \times 0.042^2$$

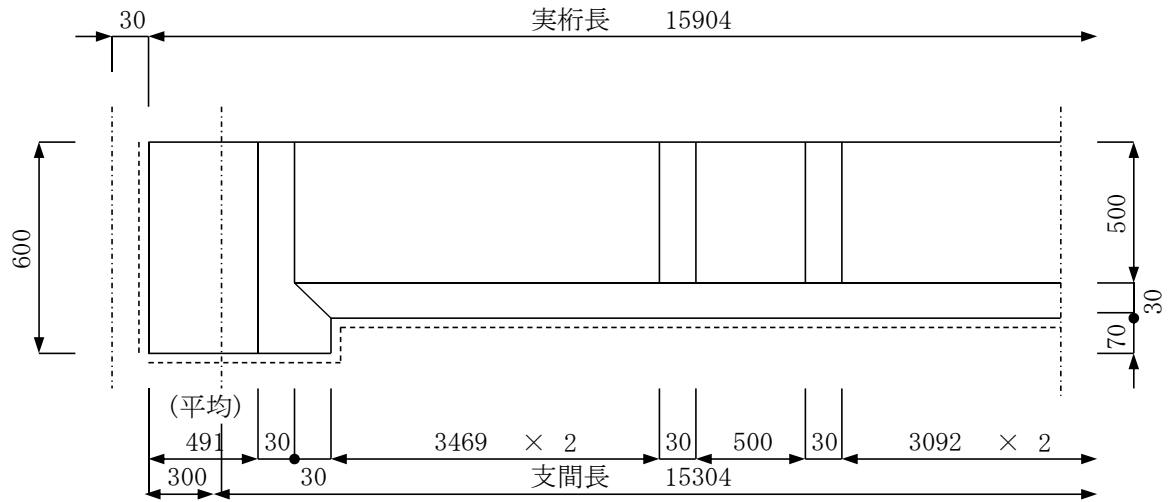
$$\times 0.390) \times 8 \text{ 箇所} = 0.065 \text{ m}^3$$

横組工

	外桁	中桁	合計	縦断勾配	0.300%
主桁本数	2本	6本	8本	縦断勾配比	1.000004

	左桁端	中間横桁	右桁端
斜角	83° 00′ 00″	83° 00′ 00″	83° 00′ 00″
斜比	1.007510	1.007510	1.007510

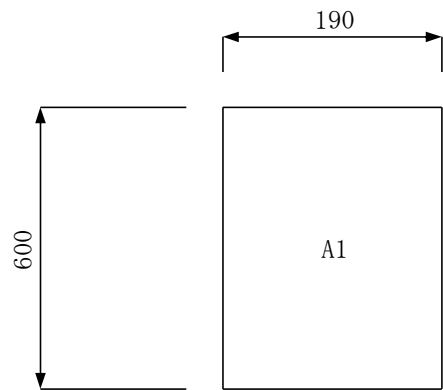
主桁間隔	770mm
------	-------



中間横桁ヶ所数 N = 3 ケ所

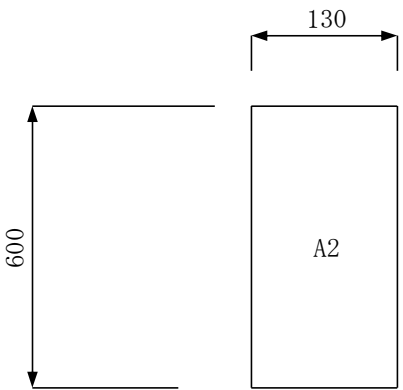
1. 形状寸法

1-1. 端支点横桁部



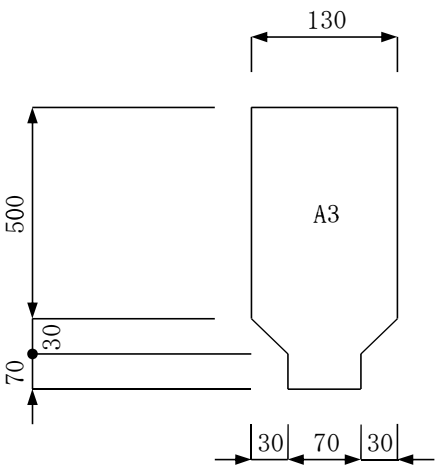
$$A1 = 0.190 \times 0.600 = 0.1140 \text{ m}^2$$

1-2. 端支点横桁变化部1



$$A2 = 0.130 \times 0.600 = 0.0780 \text{ m}^2$$

1-3. 端支点横桁变化部2



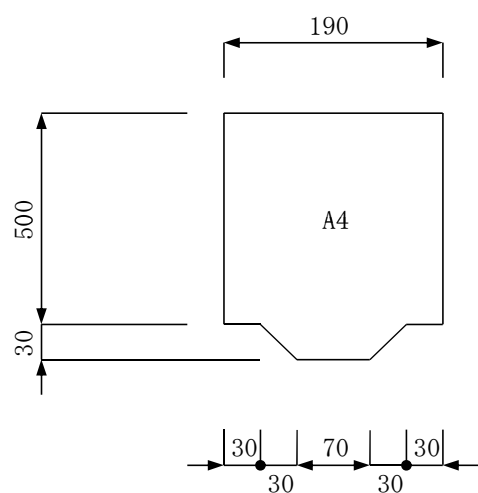
$$A3-1 = 0.130 \times 0.500 = 0.0650 \text{ m}^2$$

$$A3-2 = \frac{1}{2} \times (0.070 + 0.130) \times 0.030 = 0.0030 \text{ m}^2$$

$$A3-3 = 0.070 \times 0.070 = 0.0049 \text{ m}^2$$

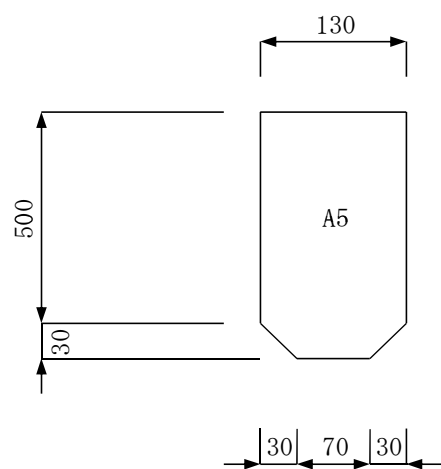
$$A3 = 0.0729 \text{ m}^2$$

1-4. 中間橫桁部



$$A4 = 0.190 \times 0.500 + \frac{1}{2} \times (0.070 + 0.130) \times 0.030 = 0.0980 \text{ m}^2$$

1-5. 標準部



$$A5 = 0.130 \times 0.500 + \frac{1}{2} \times (0.070 + 0.130) \times 0.030 = 0.0680 \text{ m}^2$$

2. コンクリート ($\sigma_{ck} = 30 \text{ N/mm}^2$)

端支点横桁部

$$V1 = 0.1140 \times 0.982 \times 7 = 0.784 \text{ m}^3$$

端支点横桁変化部1

$$V2 = \frac{1}{2} \times (0.1140 + 0.0780) \times 0.060 \times 7 = 0.040 \text{ m}^3$$

端支点横桁変化部2

$$V3 = \frac{1}{2} \times (0.0780 + 0.0729) \times 0.060 \times 7 = 0.032 \text{ m}^3$$

中間横桁部

$$V4 = 0.0980 \times 1.500 \times 7 = 1.029 \text{ m}^3$$

中間横桁変化部

$$V5 = \frac{1}{2} \times (0.0980 + 0.0680) \times 0.180 \times 7 = 0.105 \text{ m}^3$$

標準部

$$V6 = 0.0680 \times 13.122 \times 7 = 6.246 \text{ m}^3$$

$$V1 = 8.236 \text{ m}^3$$

3. 型枠

3-1. 間詰め型枠

3-1-1. 標準部底枠

$$l1 = \{ 15.904 - (0.491 + 0.030 + 0.030) \times 2 \} \times 7 = 103.614 \text{ m}$$

$$A1 = 103.614 \times 0.070 = 7.253 \text{ m}^2$$

3-1-2. 端支点部底枠

端支点横桁部

$$A2-1 = 0.190 \times 0.491 \times 2 \times 7 = 1.306 \text{ m}^2$$

端支点横桁変化部1

$$A2-2 = \frac{1}{2} \times (0.190 + 0.130) \times 0.030 \times 2 \times 7 = 0.067 \text{ m}^2$$

端支点横桁変化部2

$$A2-3 = \frac{1}{2} \times (0.130 + 0.070) \times 0.030 \times 2 \times 7 = 0.042 \text{ m}^2$$

$$A2 = 1.415 \text{ m}^2$$

3-1-3. 間詰め型枠合計

$$A = 7.253 + 1.415 = 8.668 \text{ m}^2$$

3-2. 端枠

$$A = (0.1140 + 0.0049) \times \underset{\text{縦断勾配}}{1.000004} \times \underset{\text{斜角比}}{1.007510} \times 7 + (0.1140 + 0.0049) \times \underset{\text{縦断勾配}}{1.000004} \times \underset{\text{斜角比}}{1.007510} \times 7 = 1.677 \text{ m}^2$$

4. P C鋼材

主桁P C鋼材 : 1S21.8

単位長さ質量 : $\gamma_{sp} = 2.482 \text{ kg/m}$

4-1. 横締めP C鋼材延長

4-1-1. 左端支点横桁

横桁1箇所当たり本数 : 4 本

1本当たり延長 : 6.015 m

鋼材延長

$$L_{sp1} = 4 \times 6.015 = 24.060 \text{ m}$$

4-1-2. 右端支点横桁

横桁1箇所当たり本数 : 4 本

1本当たり延長 : 6.015 m

鋼材延長

$$L_{sp2} = 4 \times 6.015 = 24.060 \text{ m}$$

4-1-3. 中間横桁

横桁1箇所当たり本数 : 6 本

横桁数 : 3 箇所

1本当たり延長 : 6.015 m

鋼材延長

$$L_{sp3} = 6 \times 3 \times 6.015 = 108.270 \text{ m}$$

4-1-4. 横締めP C鋼材総延長

$$L_{sp} = 24.060 + 24.060 + 108.270 = 156.390 \text{ m}$$

4-2. 横締めP C鋼材質量

$\Sigma W_{sp} = \text{横締めP C鋼材総延長} \times \text{単位長さ質量 } \gamma_{sp}$

$$= 156.390 \times 2.482 = 388.2 \text{ kg}$$

5. シース長 ($\phi 35$)

左端支点横桁

$$L_{tc1} = 4 \times (0.190 + 0.015 \times 2) \times \underset{\text{左斜角比}}{1.007510} \times 7 = 6.206 \text{ m}$$

右端支点横桁

$$L_{tc2} = 4 \times (0.190 + 0.015 \times 2) \times \underset{\text{右斜角比}}{1.007510} \times 7 = 6.206 \text{ m}$$

中間横桁

$$L_{cc} = 6 \times 3 \times (0.190 + 0.015 \times 2) \times \underset{\text{中間横桁斜角比}}{1.007510} \times 7 = 27.928 \text{ m}$$

$$L_c = 40.340 \text{ m}$$

6. グラウト長

左端支点横桁

$$L_{tg1} = L_{tc1} = 6.206 \text{ m}$$

右端支点横桁

$$L_{tg2} = L_{tc2} = 6.206 \text{ m}$$

中間横桁

$$L_{cg} = L_{cc} = 27.928 \text{ m}$$

$$L_g = 40.340 \text{ m}$$

7. 定着装置 (1S21.8 用 標準)

$$N_{yc} = (4 + 4 + 6 \times 3) \times 2 = 52 \text{ 組}$$

8. 緊張工 (1S21.8 mm 片引き)

$$N_{yk} = N_{yc} \div 2 = 52 \div 2 = 26 \text{ 本}$$

9. ケーブル組立工

$$L = L_{sp} = 156.390 \text{ m}$$

10. 養生工

端支点横桁部

$$A1 = 0.190 \times 0.982 \times 7 = 1.306 \text{ m}^2$$

端支点横桁変化部1

$$A2 = 1/2 \times (0.190 + 0.130) \times 0.060 \times 7 = 0.067 \text{ m}^2$$

端支点横桁変化部2

$$A3 = 1/2 \times (0.130 + 0.130) \times 0.060 \times 7 = 0.055 \text{ m}^2$$

中間横桁部

$$A4 = 0.190 \times 1.500 \times 7 = 1.995 \text{ m}^2$$

中間横桁変化部

$$A5 = 1/2 \times (0.190 + 0.130) \times 0.180 \times 7 = 0.202 \text{ m}^2$$

標準部

$$A6 = 0.130 \times 13.122 \times 7 = 11.941 \text{ m}^2$$

$$A = 15.566 \text{ m}^2$$

11. 足場工

$$L = 16.000 \times 2 = 32.000 \text{ m}$$

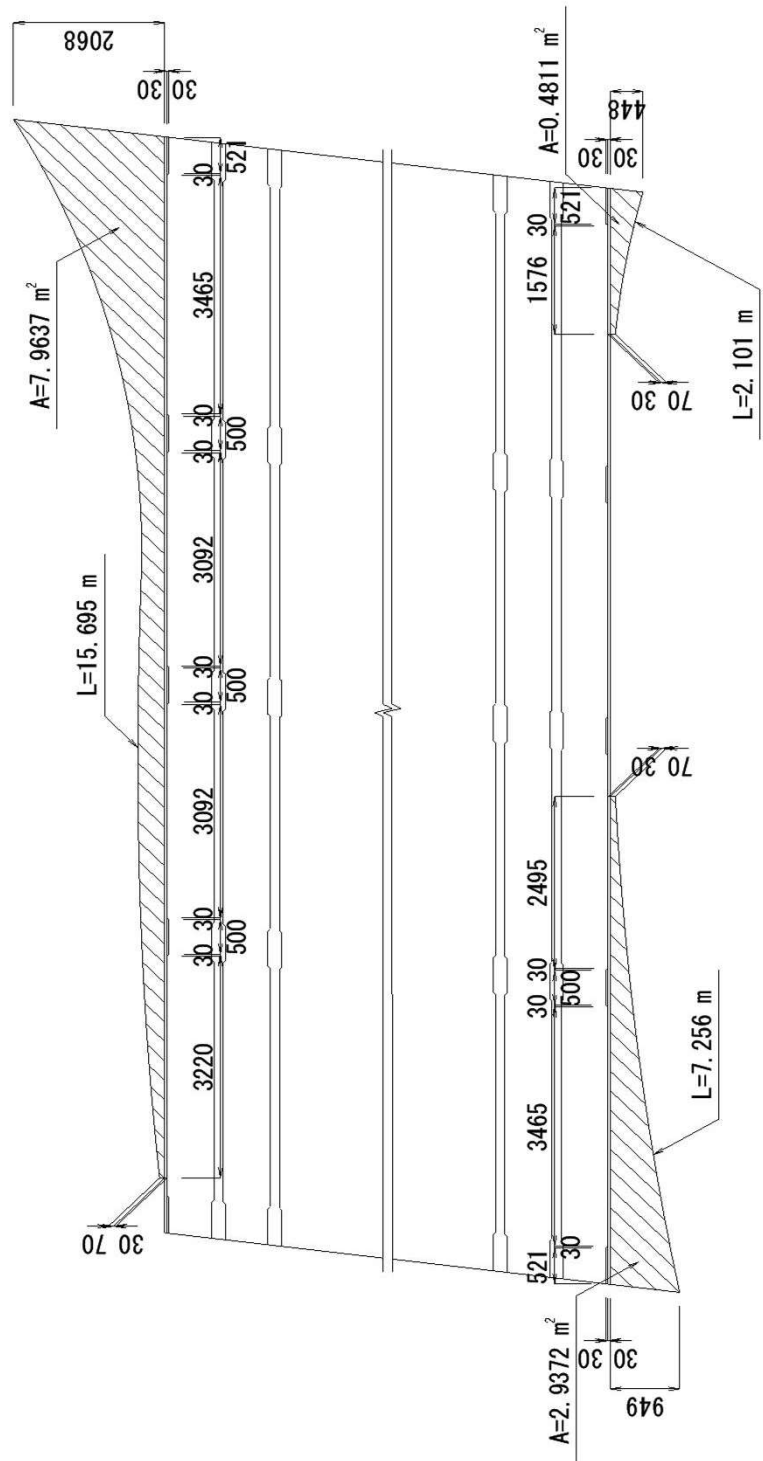
張出床版工

1. 形状寸法

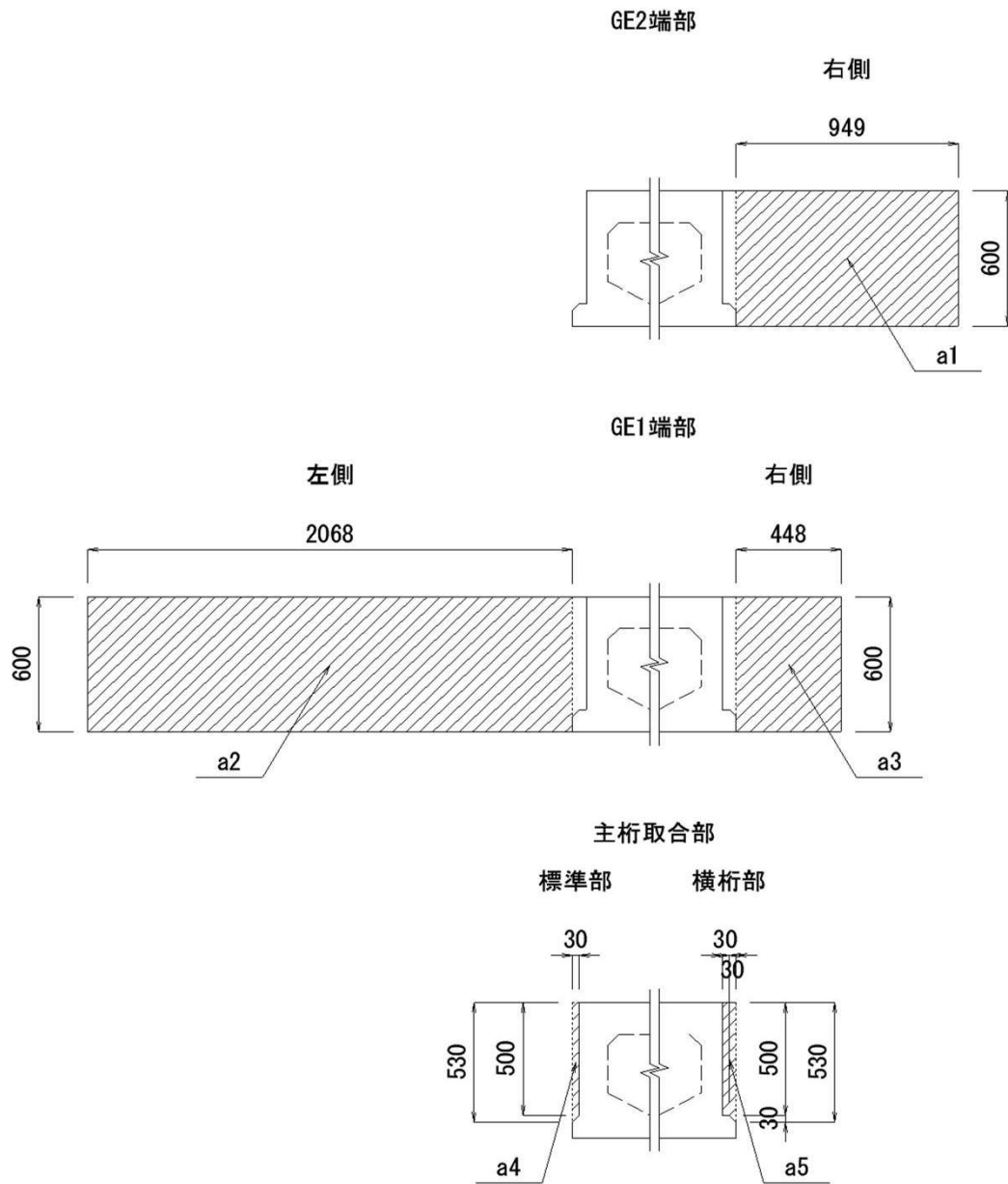
	外桁	中桁	合計	縦断勾配	0.300%
主桁本数	2本	6本	8本	縦断勾配比	1.000004

	左桁端	中間横桁	右桁端
斜角	83° 00' 00"	83° 00' 00"	83° 00' 00"
斜比	1.007510	1.007510	1.007510

平面図



断面図



1-1. 床版厚

$$H = 0.600 \text{ m}$$

1-2. 断面積

$$\begin{aligned}
 a1 &= 0.949 \times 0.600 &= 0.5694 \text{ m}^2 \\
 a2 &= 2.068 \times 0.600 &= 1.2408 \text{ m}^2 \\
 a3 &= 0.448 \times 0.600 &= 0.2688 \text{ m}^2 \\
 a4 &= \frac{1}{2} \times (0.500 + 0.530) \times 0.030 &= 0.0155 \text{ m}^2 \\
 a5 &= \frac{1}{2} \times (0.500 + 0.530) \times 0.030 &= 0.0155 \text{ m}^2 \\
 &+ 0.500 \times 0.030 &= 0.0305 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

2. コンクリート ($\sigma_{ck} = 24 \text{ N/mm}^2$)

2-1. A2右側

$$\begin{aligned} V1 &= 2.9372 \times 0.600 \\ &+ 0.0155 \times (3.435 + 2.495) \\ &+ 0.0305 \times (0.521 + 0.500) \\ &+ 1/2 \times (0.0155 + 0.0305) \times 0.030 \times 3 = 1.887 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

2-2. A1左側

$$\begin{aligned} V2 &= 7.9637 \times 0.600 \\ &+ 0.0155 \times (3.220 + 3.092 + 3.092 + 3.465) \\ &+ 0.0305 \times (0.500 + 0.500 + 0.500 + 0.521) \\ &+ 1/2 \times (0.0155 + 0.0305) \times 0.030 \times 7 = 5.044 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

2-3. A1右側

$$\begin{aligned} V3 &= 0.4811 \times 0.600 \\ &+ 0.0155 \times 1.576 \\ &+ 0.0305 \times 0.521 \\ &+ 1/2 \times (0.0155 + 0.0305) \times 0.030 \times 1 = 0.330 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

2-4. 張出コンクリート体積合計

$$V = 1.887 + 5.044 + 0.330 = 7.261 \text{ m}^3$$

3. 型枠

3-1. A2右側

$$\begin{aligned} A1 &= 2.9372 + 7.256 \times 0.600 \\ &+ (0.5694 + 0.0305) \times 1.000004 \times 1.007510 \\ &+ (0.070 \times 0.600 + 0.0155) \times 1.000004 = 7.953 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

3-2. A1左側

$$\begin{aligned} A2 &= 7.9637 + 15.695 \times 0.600 \\ &+ (1.2408 + 0.0305) \times 1.000004 \times 1.007510 \\ &+ (0.070 \times 0.600 + 0.0305) \times 1.000004 = 18.734 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

3-3. A1右側

$$\begin{aligned} A3 &= 0.4811 + 2.101 \times 0.600 \\ &+ (0.2688 + 0.0305) \times 1.000004 \times 1.007510 \\ &+ (0.070 \times 0.600 + 0.0155) \times 1.000004 = 2.101 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

3-4. 張出コンクリート型枠合計

$$A = 7.953 + 18.734 + 2.101 = 28.788 \text{ m}^2$$

4. 養生工

4-1. A2右側

$$\begin{aligned}
 A1 &= 2.9372 \\
 &+ 0.030 \times (3.435 + 2.495) \\
 &+ 0.060 \times (0.521 + 0.500) \\
 &+ 1/2 \times (0.030 + 0.060) \times 0.030 \times 3 = 3.180 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

4-2. A1左側

$$\begin{aligned}
 A2 &= 7.9637 \\
 &+ 0.030 \times (3.220 + 3.092 + 3.092 + 3.465) \\
 &+ 0.060 \times (0.500 + 0.500 + 0.500 + 0.521) \\
 &+ 1/2 \times (0.030 + 0.060) \times 0.030 \times 7 = 8.480 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

4-3. A1右側

$$\begin{aligned}
 A3 &= 0.4811 \\
 &+ 0.030 \times 1.576 \\
 &+ 0.060 \times 0.521 \\
 &+ 1/2 \times (0.030 + 0.060) \times 0.030 \times 1 = 0.561 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

4-4. 合計

$$A = 3.180 + 8.480 + 0.561 = 12.221 \text{ m}^3$$

5. 鉄筋 (SD345)

5-1. 主桁埋込鉄筋

鉄筋径		1 橋当たり
		(kg)
D25～D16	D25	0
	D22	0
	D19	332
	D16	0
	小計	332
D13		0
D10		0
合計		332

5-2. 現場施工鉄筋

鉄筋径		1 橋当たり
		(kg)
D25～D16	D25	0
	D22	53
	D19	467
	D16	407
	小計	927
D13		85
D10		0
合計		1012

5-3. 合計

鉄筋径		1 橋当たり (kg)
D25～D16	D25	0
	D22	53
	D19	799
	D16	407
	小計	1259
D13		85
D10		0
合計		1344

6. インサート

鉄筋径	1 橋当たり (本)
D19用	0
D16用	173
D13用	0

7. 機械継手

鉄筋径	1 橋当たり (組)
D22用	0
D19用	155
D16用	0

8. 張出部支保工 ※張出し支保工計画図 数量表より

8-1. 溝形鋼

[-150x75x6.5x10

$$\begin{array}{rclcl}
 W1 & = & 4.500 & \times & 18.60 & \times & 4 & & 334.8 \text{ kg} \\
 W2 & = & 3.500 & \times & 18.60 & \times & 4 & & 260.4 \text{ kg} \\
 & & & & & & & \hline
 & = & & & & & & 0.595 \text{ t}
 \end{array}$$

8-2. 角鋼管

□-100x100x3.2

$$\begin{array}{rclcl}
 W1 & = & 4.200 & \times & 9.52 & \times & 4 & & 159.9 \text{ kg} \\
 W2 & = & 1.800 & \times & 9.52 & \times & 2 & & 34.3 \text{ kg} \\
 & & & & & & & \hline
 & = & & & & & & 0.194 \text{ t}
 \end{array}$$

8-3. PC鋼棒 φ

$$\begin{array}{rclcl}
 W1 & = & 1.200 & \times & 4.17 & \times & 8 & & 40.0 \text{ kg} \\
 & & & & & & & \hline
 & = & & & & & & 0.040 \text{ t}
 \end{array}$$

伸縮継手工

1. 伸縮金物

A1部	=	6.136	m
A2部	=	7.662	m
		13.798	m

2. プライマー

A1部	(0.400	+	0.040	×	2)	×	6.136	×	0.5	L/m ²	=	1.5	L
A2部	(0.400	+	0.040	×	2)	×	7.662	×	0.5	L/m ²	=	1.8	L
														3.3	L

3. 弾性合材

A1部	0.400	×	0.040	×	6.136	=	0.098	m ³
A2部	0.400	×	0.040	×	7.662	=	0.123	m ³
							0.221	m ³

4. 止水材

A1部	=	6.136	m
A2部	=	7.662	m
		13.798	m

5. 特殊瀝青テープ (ロス率=1.01)

$$\text{※ } 1/\sin 83^\circ 00' 00'' = 1.007510$$

A1部	(6.136	+	0.400	×	1.0075	×	2)	×	2	×	1.01	=	14.023	m
A2部	(7.662	+	0.400	×	1.0075	×	2)	×	2	×	1.01	=	17.105	m
															31.128	m

6. アンカー筋

A1部 橋台側	L =	250 mm	=	21	本
A2部 橋台側	L =	250 mm	=	37	本
A1部 床版側	L =	455 mm ※(平均長)	=	31	本
A2部 床版側	L =	455 mm ※(平均長)	=	37	本

鉄 筋 (SD345)

$$\text{橋台側} \quad 0.250 \times 0.995 = 0.249 \text{ kg/本}$$

$$\text{床版側} \quad 0.455 \times 0.995 = 0.453 \text{ kg/本}$$

$$\text{橋台側} \quad 0.249 \times 58 = 14.4 \quad \text{kg}$$

$$\text{床版側} \quad 0.453 \times 68 = 30.8 \quad \text{kg}$$

$$= 45.2 \text{ kg}$$

7. シール材（シリコン系：単位換算=1000、ロス率=1.1）

地覆部

$$A1_{\text{部}} = 0.030 \times 0.020 \times (1.008 + 1.003) \times 1000 \times 1.1 = 1.3 \text{ L}$$

$$A2_{\text{部}} = 0.030 \times 0.020 \times (1.130 + 0.977) \times 1000 \times 1.1 = 1.4 \text{ L}$$

2.7 L

排水工 ※ 排水・橋面防水詳細図参照

1. 排水装置

$$N = 2 \text{ 箇所}$$

$$W = 9.4 \times 2 = 18.8 \text{ kg}$$

2. 排水管 (STKR400)

$$L = 0.9973 + 0.9973 = 1.995 \text{ m}$$

~~§ 9. 橋面防水工 ※ 排水・橋面防水詳細図参照~~

~~1. 防水層 (塗膜系)~~

$$~~A = \text{§ 7. 舗装工より} = 93.8970 \text{ m}^2~~$$

~~2. 縦断排水管 (φ18スプリング管)~~

$$~~L = 16.340 \pm 15.960 \pm 0.802 \pm 0.516 \pm 0.319~~$$

$$~~\pm 0.460 = 34.397 \text{ m}~~$$

~~3. 横断排水管 (φ18スプリング管)~~

$$~~L = 6.030 \pm 7.500 = 13.530 \text{ m}~~$$

~~4. 目地工~~

$$~~L = 16.450 \pm 16.060 = 32.510 \text{ m}~~$$

5. 水抜きパイプ (VP40A)

5-1. Aタイプ

$$L = 1.050 = 1.050 \text{ m}$$

5-2. Bタイプ

$$L = 1.400 = 1.400 \text{ m}$$

5-3. Cタイプ

$$L = 0.730 = 0.730 \text{ m}$$

5-4. Dタイプ

$$L = 0.800 = 0.800 \text{ m}$$

6. 排水管ターミナル

$$N = 4 \text{ 個}$$

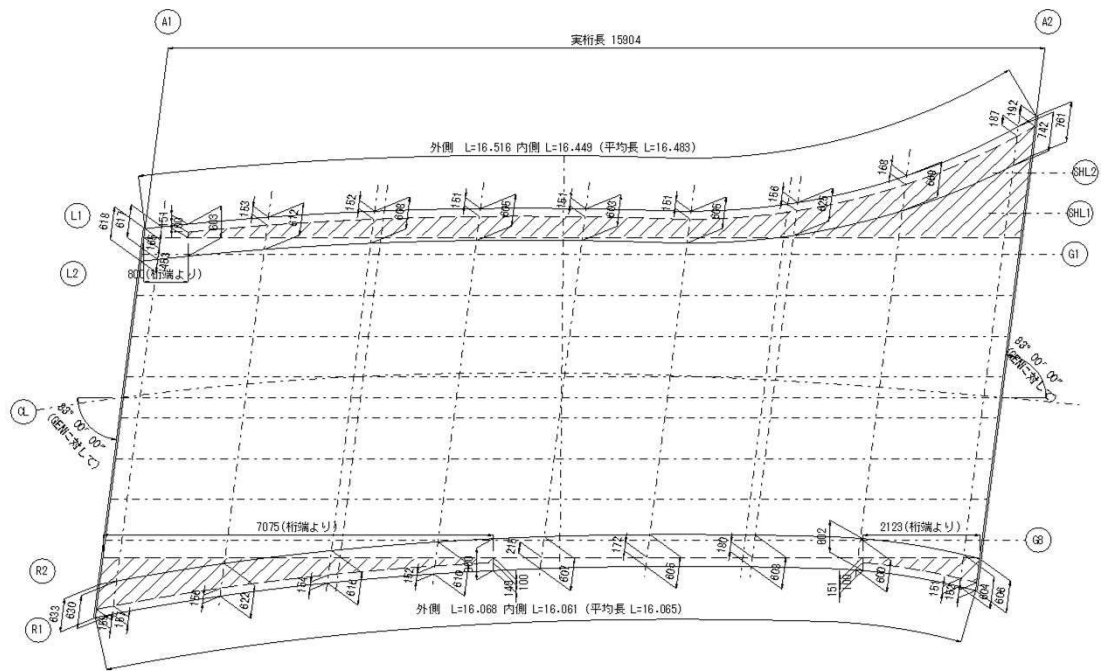
地覆工

1. 形状寸法

	外桁	中桁	合計	縦断勾配	0.300%
主桁本数	2本	6本	8本	縦断勾配比	1.000004

	左桁端	中間横桁	右桁端
斜角	83° 00' 00"	83° 00' 00"	83° 00' 00"
斜比	1.007510	1.007510	1.007510

平面図



地覆幅

	GE1	S1	C1	C2	Y1	C3	C4	C5	Y3	C6	C7	S2	GE2	平均
B1	618	617	612	608	608	605	604	604	622	624	665	742	759	627
B2	633	640	622	615	615	611	607	605	603	603	600	604	606	611
H1	1067	1061	1023	991	-	965	945	931	-	920	904	872	865	956
H2	531	524	486	453	-	428	408	394	-	382	367	337	330	417
H3	330	331	338	350	-	367	389	415	-	446	481	527	535	402
H4	881	881	889	901	-	918	940	966	-	997	1033	1079	1087	954

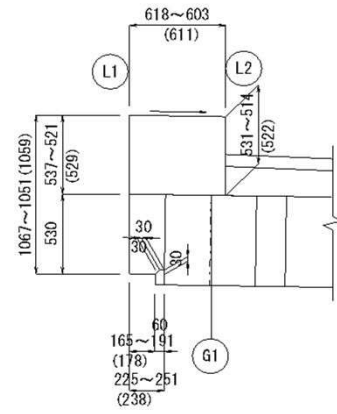
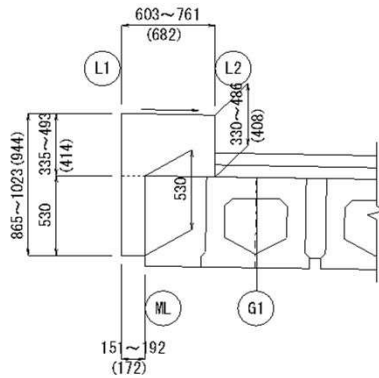
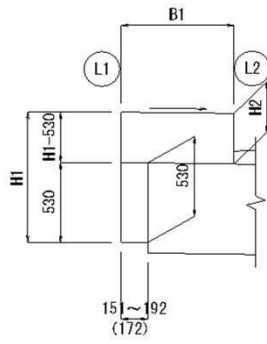
標準断面図

左側

張出床版部

張出以外

標準部

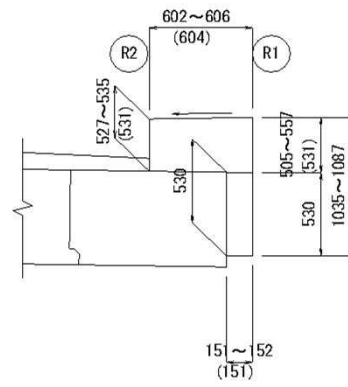
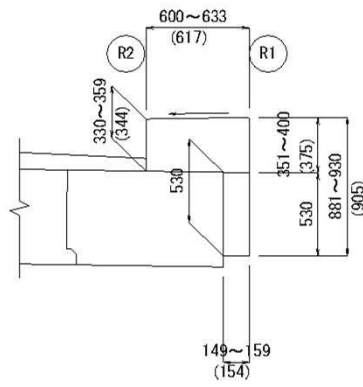
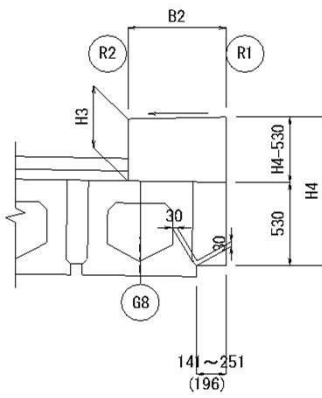


標準部

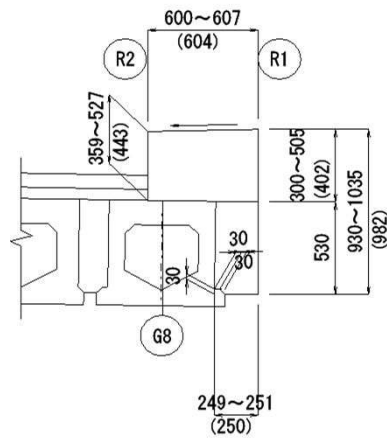
右側

張出床版部①

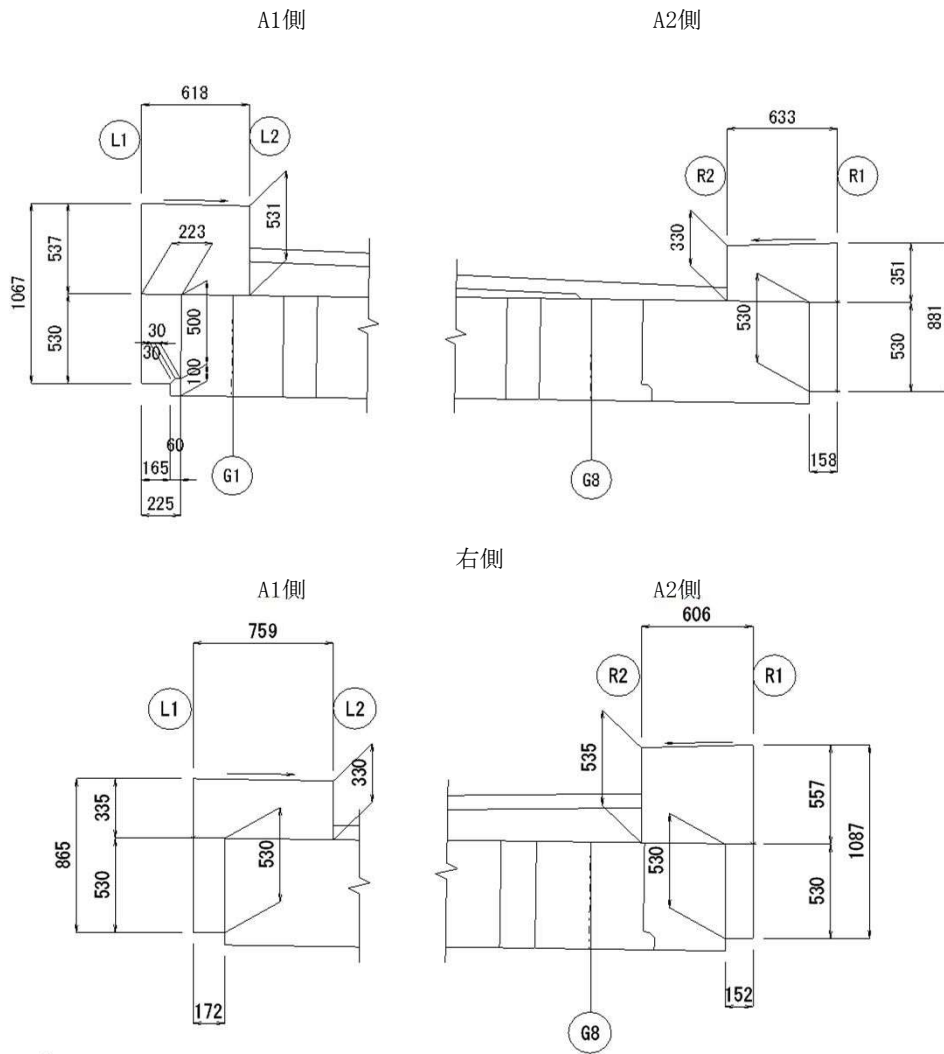
張出床版部②



張出以外



端部断面図
左側



1-1. 断面積

(1) 左側

床版張出し部

$$a1 = \frac{1}{2} \times (0.414 + 0.408) \times 0.682 + 0.172 \times 0.530 = 0.3715 \text{ m}^2$$

床版張出し部以外

$$a2 = \frac{1}{2} \times (0.529 + 0.522) \times 0.611 + 0.238 \times 0.530 - \frac{1}{2} \times (0.030 + 0.060) \times 0.030 = 0.4459 \text{ m}^2$$

(2) 右側

床版張出し部①

$$a1 = \frac{1}{2} \times (0.344 + 0.375) \times 0.617 + 0.154 \times 0.530 = 0.3034 \text{ m}^2$$

床版張出し部②

$$a2 = \frac{1}{2} \times (0.531 + 0.531) \times 0.604 + 0.151 \times 0.530 = 0.4008 \text{ m}^2$$

床版張出し部以外

$$a3 = \frac{1}{2} \times (0.443 + 0.402) \times 0.604 + 0.250 \times 0.530 - \frac{1}{2} \times (0.030 + 0.060) \times 0.030 = 0.3863 \text{ m}^2$$

2. コンクリート ($\sigma_{ck} = 24 \text{ N/mm}^2$)

V1 =	0.3715 × 0.800	=	0.297 m ³
V2 =	0.4459 × (16.483 - 0.800)	=	6.993 m ³
V3 =	0.3034 × 7.075	=	2.147 m ³
V4 =	0.4008 × 2.123	=	0.851 m ³
V5 =	0.3863 × (16.065 - 7.075 - 2.123)	=	2.653 m ³
		$\Sigma V =$	12.941 m ³

3. 型枠

A1 =	(0.956 + 0.417 + 0.172) × 16.483	=	25.466 m ²
A2 =	(0.954 + 0.402 + 0.196) × 16.065	=	24.933 m ²
A3 =	1/2 × (0.513 + 0.537) × 0.618	=	0.324 m ²
A4 =	1/2 × (0.225 + 0.233) × 0.530		
	- 1/2 × (0.030 + 0.060) × 0.030	=	0.120 m ²
A5 =	1/2 × (0.330 + 0.351) × 0.633	=	0.216 m ²
A6 =	0.530 × 0.158	=	0.084 m ²
A7 =	1/2 × (0.335 + 0.330) × 0.759	=	0.252 m ²
A8 =	0.530 × 0.172	=	0.091 m ²
A9 =	1/2 × (0.535 + 0.557) × 0.606	=	0.331 m ²
A10 =	0.530 × 0.152	=	0.081 m ²
		$\Sigma A =$	51.898 m ²

4. 鉄筋 (SD345)

4-1. 主桁埋込鉄筋

鉄筋径	地覆
	(kg)
D13	85
合計	85

4-2. 現場施工鉄筋

鉄筋径	地覆
	(kg)
D13	810
合計	810

4-3. 合計

鉄筋径	地覆
	(kg)
D13	895
合計	895

高欄工

1. 鋼製高欄

$$L = 16.484 + 16.065 = 32.549 \text{ m}$$

工 事 数 量 総 括 表

改 良

工事数量総括表(改良)

レベル1 工事区分	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	単位	数 量	計上	備考
	道路土工							
		掘削工						
			掘削	土砂 片切	m ³	61.9	60	
			表土はぎとり	土砂 オープン	m ³	160.1	160	
			置換工	土砂 オープン	m ³	389.5	390	
		賄土						
			土砂等運搬	土砂 距離4.0km以下(3.0km超)	m ³	3,213.2	3,210	運搬距離L=3.8km
			土材料	購入土	m ³	3,213.2	3,200	
		路体盛土工						
			路体盛土	W<2.5	m ³	277.8	280	
			路体盛土	2.5≦W<4.0	m ³	455.8	500	
			路体盛土	4.0≦W	m ³	233.6	200	
			埋土		m ³	51.2	50	
		路床盛土工						
			路床盛土	W<2.5	m ³	112.9	110	
			路床盛土	2.5≦W<4.0	m ³	42.4	40	
			路床盛土	4.0≦W	m ³	552.7	600	
			路肩盛土		m ³	19.8	20	
		法面整形工						
			法面整形	盛土部 砂質土	m ²	1,010.8	1,010	
		残土処理工						
			土砂等運搬	土砂 距離15.5km以下(11.5km超)	m ³	160.1	160	運搬距離L=13.9km
			残土処分費		m ³	192.1	190	160.1×1.2
	法面工							
		植生工						
			種子散布	盛土部	m ²	839.7	840	
	排水構造物工							
		作業土工			式	1.0	1	
			床 掘	土砂	m ³	292.3	300	
			埋 戻	W<1m	m ³	42.0	40	
			埋 戻	1m≦W<4m	m ³	197.3	200	
			基面整正		m ²	114.4	110	

工事数量総括表(改良)

レベル1 工事区分	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	単位	数 量	計上	備考
		側溝工						
			1型道路側溝	A型3種300A	m	73.6	74	基礎碎石0.52m3/10m
			1号横断溝	自由勾配側溝 300×300 横断用	m	6.8	7	
			基礎碎石	RC-40 t=100mm	m ²	4.5	4.5	0.66m3/10m
			インパートコンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m ³	0.1	0.1	0.15m3/10m
			基礎コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m ³	0.4	0.4	0.56m3/10m 計0.71m3/10m
			グレーチング蓋	横断用300 L=1.0m T-25	枚	3.0	3	
			U字フリューム	UF-250	m	110.5	111	
			U字フリューム	UF-300	m	44.0	44	
			U字フリューム	UF-350	m	54.7	55	
			BF蓋	2種B300用	枚	10.0	10	
		管渠工						
			1型暗渠工	P1-RC1種-D150	m	15.8	16	
			3型暗渠工	P1-RC1種-D250	m	12.7	13	
			4型暗渠工	P1-RC1種-D300	m	20.7	21	
			12型暗渠工	重圧管1種-D600	m	13.4	13	
			取水管	VU ϕ 100	m	13.9	14	
			排水管	VU ϕ 100	m	3.3	3	
		集水樹工						
			1型街渠樹 G1-B500-L500-H700	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	箇所	4.0	4	1箇所当り0.398 m ³
			グレーチング蓋	B500-L500用 T-25	枚	4.0	4	
			5型街渠樹 G1-B500-L800-H1000	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	箇所	1.0	1	1箇所当り0.568 m ³
			足掛金具	D13	本	2.0	2	
			グレーチング蓋	B500-L800用 T-25	枚	1.0	1	
			1型集水樹 G2-B500-L500-H500	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	箇所	4.0	4	1箇所当り0.291 m ³
			4型集水樹 G2-B500-L500-H800	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	箇所	1.0	1	1箇所当り0.392 m ³
			5型集水樹 G2-B600-L600-H600	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	箇所	1.0	1	1箇所当り0.392 m ³
			6型集水樹 G2-B800-L800-H1000	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	箇所	1.0	1	1箇所当り0.676 m ³
			足掛金具	D13	本	2.0	2	1箇所当り2.0本
			縞銅板蓋	W8×8型用	枚	1.0	1	
		用排水工						
			分水栓	ϕ 150用	個	6.0	6	
			落水工		箇所	2.0	2	

工事数量総括表(改良)

レベル1 工事区分	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	単位	数 量	計上	備考
		排水工						
			1型縦排水溝 PU-240×240		m	6.2	6	
			PU-240 (縦排水溝盛土路肩部)		箇所	1.0	1	
	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	無筋構造物	m ³	3.1	3	
			コンクリート 構造物取壊し	鉄筋構造物	m ³	4.7	5	
			舗装版切断	アスファルト舗装版 舗装版厚 15cm以下	m	15.0	15	t=4cm
			舗装版破碎	アスファルト舗装版 舗装版厚 15cm以下	m ²	660.2	660	t=4cm
		運搬処理工						
			殻運搬	無筋Con 運搬距離18.5km以下(14.4km超)	m ³	3.1	3	運搬距離L=16.9km
			殻運搬	鉄筋Con 運搬距離18.5km以下(14.4km超)	m ³	4.7	5	運搬距離L=16.9km
			殻運搬	アスファルト 運搬距離22.0km以下(11.5km超)	m ³	26.4	26	運搬距離L=21.6km
			コンクリート殻処理	コンクリート(無筋)	t	7.3	7	3.1×2.35
			コンクリート殻処理	コンクリート(鉄筋)	t	11.8	12	4.7×2.5
			アスファルト殻処理	アスファルト	t	62.0	62	26.4×2.35
	舗装工							
		アスファルト舗装工 (車道部)						
			下層路盤	再生クラッシュラン RC-30 t=100mm	m ²	756.5	757	
		アスファルト舗装工 (取付部)						
			下層路盤	再生クラッシュラン RC-30 t=110mm	m ²	103.4	103	
	踏掛版設置工							
		踏掛版設置工						
			踏掛版設置 A1	24-12-25(20)BB ゴム支承あり	m3	12.38	12	
			鉄筋工	SD345_D16~25 一般構造物 10t未満	t	1.725	1.73	1725kg
			鉄筋工	SD345_D13 一般構造物 10t未満	t	0.101	0.10	101kg
		踏掛版設置工						
			踏掛版設置 A2	24-12-25(20)BB ゴム支承あり	m3	16.14	16	
			鉄筋工	SD345_D16~25 一般構造物 10t未満	t	2.087	2.09	2087kg
			鉄筋工	SD345_D13 一般構造物 10t未満	t	0.119	0.12	119kg

工事数量総括表(改良)

[illegible]

土工数量総括表

[illegible]

土 工 配 分

掘 削 (m ³)	
片切	61.9
オープン	0.0
置換工	389.5
合 計	451.4

流用土V=451.4×0.9=406.3m³

流用土盛土 (m ³)	
路体盛土	414.0
道路付属施設工	15.9
合 計	429.9

掘 削 (m ³)	
表土はぎとり(耕土)	160.1
合 計	160.1

床 掘 残 土 (m ³)	
石・ブロック積(張)工	
排水構造物工	26.2
合 計	26.2

流用土V=26.2×0.9=23.6m³

購入土盛土 (m ³)	
路体盛土	553.2
路肩盛土	19.8
埋 土	51.2
路床盛土	708.0
仮設盛土	1,559.7
合 計	2,891.9
購入・運搬土量	3,213.2

残 土 処 理 (m ³)	
耕 土	160.1
合 計	160.1
処分土量(×1.2)	192.1

(耕土)V=160.1m³

数量計算書

測 点 名 称	修正 単距離	掘削 片切:土砂			掘削 オープン:土砂		
		断 面 積	平均断面積	立 積	断 面 積	平均断面積	立 積
NO. 0	0. 0	0. 9			0. 0		
NO. 1	20. 0	0. 9	0. 90	18. 0	0. 0	0. 00	0. 0
NO. 2	20. 0	0. 8	0. 85	17. 0	0. 0	0. 00	0. 0
NO. 3	20. 0	0. 4	0. 60	12. 0	0. 0	0. 00	0. 0
NO. 4	20. 0	0. 1	0. 25	5. 0	0. 0	0. 00	0. 0
BC. 1	5. 1	0. 2	0. 15	0. 8	0. 0	0. 00	0. 0
NO. 5	14. 9	0. 2	0. 20	3. 0	0. 0	0. 00	0. 0
SP. 1	10. 4	0. 1	0. 15	1. 6	0. 0	0. 00	0. 0
NO. 6	9. 6	0. 1	0. 10	1. 0	0. 0	0. 00	0. 0
EC. 1	15. 8	0. 2	0. 15	2. 4	0. 0	0. 00	0. 0
NO. 7	4. 2	0. 3	0. 25	1. 1	0. 0	0. 00	0. 0
NO. 8			0. 15	0. 0		0. 00	0. 0
KE2-2			0. 00	0. 0		0. 00	0. 0
NO. 9			0. 00	0. 0		0. 00	0. 0
NO. 10			0. 00	0. 0		0. 00	0. 0
NO. 11			0. 00	0. 0		0. 00	0. 0
NO. 12			0. 00	0. 0		0. 00	0. 0
NO. 13			0. 00	0. 0		0. 00	0. 0
NO. 14			0. 00	0. 0		0. 00	0. 0
NO. 15			0. 00	0. 0		0. 00	0. 0
NO. 16			0. 00	0. 0		0. 00	0. 0
NO. 17			0. 00	0. 0		0. 00	0. 0
NO. 18			0. 00	0. 0		0. 00	0. 0
NO. 18+5. 0			0. 00	0. 0		0. 00	0. 0
NO. 19			0. 00	0. 0		0. 00	0. 0
NO. 20			0. 00	0. 0		0. 00	0. 0
NO. 21			0. 00	0. 0		0. 00	0. 0
NO. 22			0. 00	0. 0		0. 00	0. 0
NO. 23			0. 00	0. 0		0. 00	0. 0
NO. 24			0. 00	0. 0		0. 00	0. 0
小計	140. 0			61. 9			0. 0
合計	140. 0			61. 9			0. 0

数量計算書

測 点 名 称	修正 単距離	表土はぎとり 耕土			置換工 置換 (NO.0～NO18)		
		断 面 積	平均断面積	立 積	断 面 積	平均断面積	立 積
NO. 0	0. 0	0. 0			3. 3		
NO. 1	20. 0	0. 7	0. 35	7. 0	3. 1	3. 20	64. 0
NO. 2	20. 0	1. 3	1. 00	20. 0	2. 4	2. 75	55. 0
NO. 3	20. 0	1. 3	1. 30	26. 0	2. 7	2. 55	51. 0
NO. 4	20. 0	1. 8	1. 55	31. 0	3. 1	2. 90	58. 0
BC. 1	5. 1	0. 8	1. 30	6. 6	2. 9	3. 00	15. 3
NO. 5	14. 9	1. 6	1. 20	17. 9	2. 8	2. 85	42. 5
SP. 1	10. 4	1. 6	1. 60	16. 6	2. 7	2. 75	28. 6
NO. 6	9. 6	0. 8	1. 20	11. 5	3. 0	2. 85	27. 4
EC. 1	15. 8	1. 4	1. 10	17. 4	2. 0	2. 50	39. 5
NO. 7	4. 2	1. 5	1. 45	6. 1	1. 9	1. 95	8. 2
NO. 8			0. 75	0. 0		0. 95	0. 0
KE2-2			0. 00	0. 0		0. 00	0. 0
NO. 9			0. 00	0. 0		0. 00	0. 0
NO. 10			0. 00	0. 0		0. 00	0. 0
NO. 11			0. 00	0. 0		0. 00	0. 0
NO. 12			0. 00	0. 0		0. 00	0. 0
NO. 13			0. 00	0. 0		0. 00	0. 0
NO. 14			0. 00	0. 0		0. 00	0. 0
NO. 15			0. 00	0. 0		0. 00	0. 0
NO. 16			0. 00	0. 0		0. 00	0. 0
NO. 17			0. 00	0. 0		0. 00	0. 0
NO. 18			0. 00	0. 0		0. 00	0. 0
NO. 18+5. 0			0. 00	0. 0			
NO. 19			0. 00	0. 0			
NO. 20			0. 00	0. 0			
NO. 21			0. 00	0. 0			
NO. 22			0. 00	0. 0			
NO. 23			0. 00	0. 0			
NO. 24			0. 00	0. 0			
小計	140. 0			160. 1			389. 5
合計	140. 0			160. 1			389. 5

数量計算書

測 点 名 称	修正 単距離	路床盛土 $W < 2.5$			路床盛土 $2.5 \leq W < 4.0$		
		断 面 積	平均断面積	立 積	断 面 積	平均断面積	立 積
NO. 0	0.0	0.1			0.0		
NO. 1	20.0	0.8	0.45	9.0	0.0	0.00	0.0
NO. 2	20.0	0.0	0.40	8.0	1.2	0.60	12.0
NO. 3	20.0	0.9	0.45	9.0	0.0	0.60	12.0
NO. 4	20.0	1.4	1.15	23.0	0.0	0.00	0.0
BC. 1	5.1	1.4	1.40	7.1	0.0	0.00	0.0
NO. 5	14.9	1.7	1.55	23.1	0.0	0.00	0.0
SP. 1	10.4	1.6	1.65	17.2	0.0	0.00	0.0
NO. 6	9.6	0.7	1.15	11.0	0.0	0.00	0.0
EC. 1	15.8	0.0	0.35	5.5	1.5	0.75	11.9
NO. 7	4.2	0.0	0.00	0.0	1.6	1.55	6.5
NO. 8			0.00	0.0		0.80	0.0
KE2-2			0.00	0.0		0.00	0.0
NO. 9			0.00	0.0		0.00	0.0
NO. 10			0.00	0.0		0.00	0.0
NO. 11			0.00	0.0		0.00	0.0
NO. 12			0.00	0.0		0.00	0.0
NO. 13			0.00	0.0		0.00	0.0
NO. 14			0.00	0.0		0.00	0.0
NO. 15			0.00	0.0		0.00	0.0
NO. 16			0.00	0.0		0.00	0.0
NO. 17			0.00	0.0		0.00	0.0
NO. 18			0.00	0.0		0.00	0.0
NO. 18+5.0			0.00	0.0		0.00	0.0
NO. 19			0.00	0.0		0.00	0.0
NO. 20			0.00	0.0		0.00	0.0
NO. 21			0.00	0.0		0.00	0.0
NO. 22			0.00	0.0		0.00	0.0
NO. 23			0.00	0.0		0.00	0.0
NO. 24			0.00	0.0		0.00	0.0
小計	140.0			112.9			42.4
合計	140.0			112.9			42.4

数量計算書

測 点 名 称	修正 単距離	路床盛土 4.0≦W					
		断 面 積	平均断面積	立 積			
NO. 0	0. 0	3. 3					
NO. 1	20. 0	3. 7	3. 50	70. 0			
NO. 2	20. 0	3. 8	3. 75	75. 0			
NO. 3	20. 0	3. 9	3. 85	77. 0			
NO. 4	20. 0	4. 0	3. 95	79. 0			
BC. 1	5. 1	4. 3	4. 15	21. 2			
NO. 5	14. 9	4. 2	4. 25	63. 3			
SP. 1	10. 4	4. 6	4. 40	45. 8			
NO. 6	9. 6	4. 1	4. 35	41. 8			
EC. 1	15. 8	3. 9	4. 00	63. 2			
NO. 7	4. 2	3. 9	3. 90	16. 4			
NO. 8			1. 95	0. 0			
KE2-2			0. 00	0. 0			
NO. 9			0. 00	0. 0			
NO. 10			0. 00	0. 0			
NO. 11			0. 00	0. 0			
NO. 12			0. 00	0. 0			
NO. 13			0. 00	0. 0			
NO. 14			0. 00	0. 0			
NO. 15			0. 00	0. 0			
NO. 16			0. 00	0. 0			
NO. 17			0. 00	0. 0			
NO. 18			0. 00	0. 0			
NO. 18+5. 0			0. 00	0. 0			
NO. 19			0. 00	0. 0			
NO. 20			0. 00	0. 0			
NO. 21			0. 00	0. 0			
NO. 22			0. 00	0. 0			
NO. 23			0. 00	0. 0			
NO. 24			0. 00	0. 0			
小計	140. 0			552. 7			
合計	140. 0			552. 7			

数量計算書

測 点 名 称	修正 単距離	路体盛土 $W < 2.5$			路体盛土 $2.5 \leq W < 4.0$		
		断 面 積	平均断面積	立 積	断 面 積	平均断面積	立 積
NO. 0	0.0	0.0			0.0		
NO. 1	20.0	3.2	1.60	32.0	0.0	0.00	0.0
NO. 2	20.0	0.0	1.60	32.0	6.4	3.20	64.0
NO. 3	20.0	0.8	0.40	8.0	7.7	7.05	141.0
NO. 4	20.0	3.5	2.15	43.0	7.8	7.75	155.0
BC. 1	5.1	3.3	3.40	17.3	0.0	3.90	19.9
NO. 5	14.9	3.2	3.25	48.4	0.0	0.00	0.0
SP. 1	10.4	5.0	4.10	42.6	0.0	0.00	0.0
NO. 6	9.6	2.4	3.70	35.5	2.5	1.25	12.0
EC. 1	15.8	0.0	1.20	19.0	4.1	3.30	52.1
NO. 7	4.2	0.0	0.00	0.0	1.5	2.80	11.8
NO. 8			0.00	0.0		0.75	0.0
KE2-2			0.00	0.0		0.00	0.0
NO. 9			0.00	0.0		0.00	0.0
NO. 10			0.00	0.0		0.00	0.0
NO. 11			0.00	0.0		0.00	0.0
NO. 12			0.00	0.0		0.00	0.0
NO. 13			0.00	0.0		0.00	0.0
NO. 14			0.00	0.0		0.00	0.0
NO. 15			0.00	0.0		0.00	0.0
NO. 16			0.00	0.0		0.00	0.0
NO. 17			0.00	0.0		0.00	0.0
NO. 18			0.00	0.0		0.00	0.0
NO. 18+5.0			0.00	0.0		0.00	0.0
NO. 19			0.00	0.0		0.00	0.0
NO. 20			0.00	0.0		0.00	0.0
NO. 21			0.00	0.0		0.00	0.0
NO. 22			0.00	0.0		0.00	0.0
NO. 23			0.00	0.0		0.00	0.0
NO. 24			0.00	0.0		0.00	0.0
小計	140.0			277.8			455.8
合計	140.0			277.8			455.8

数量計算書

測 点 名 称	修正 単距離	路体盛土 4.0≦W					
		断 面 積	平均断面積	立 積			
NO. 0	0. 0	0. 0					
NO. 1	20. 0	0. 0	0. 00	0. 0			
NO. 2	20. 0	4. 5	2. 25	45. 0			
NO. 3	20. 0	3. 4	3. 95	79. 0			
NO. 4	20. 0	0. 0	1. 70	34. 0			
BC. 1	5. 1	0. 0	0. 00	0. 0			
NO. 5	14. 9	0. 0	0. 00	0. 0			
SP. 1	10. 4	0. 0	0. 00	0. 0			
NO. 6	9. 6	0. 0	0. 00	0. 0			
EC. 1	15. 8	5. 5	2. 75	43. 5			
NO. 7	4. 2	9. 8	7. 65	32. 1			
NO. 8			4. 90	0. 0			
KE2-2			0. 00	0. 0			
NO. 9			0. 00	0. 0			
NO. 10			0. 00	0. 0			
NO. 11			0. 00	0. 0			
NO. 12			0. 00	0. 0			
NO. 13			0. 00	0. 0			
NO. 14			0. 00	0. 0			
NO. 15			0. 00	0. 0			
NO. 16			0. 00	0. 0			
NO. 17			0. 00	0. 0			
NO. 18			0. 00	0. 0			
NO. 18+5. 0			0. 00	0. 0			
NO. 19			0. 00	0. 0			
NO. 20			0. 00	0. 0			
NO. 21			0. 00	0. 0			
NO. 22			0. 00	0. 0			
NO. 23			0. 00	0. 0			
NO. 24			0. 00	0. 0			
小計	140. 0			233. 6			
合計	140. 0			233. 6			

数量計算書

測 点 名 称	修正 単距離	路肩盛土			埋土		
		断 面 積	平均断面積	立 積	断 面 積	平均断面積	立 積
NO. 0	0. 0	0. 1			0. 1		
NO. 1	20. 0	0. 1	0. 10	2. 0	0. 7	0. 40	8. 0
NO. 2	20. 0	0. 1	0. 10	2. 0	0. 0	0. 35	7. 0
NO. 3	20. 0	0. 1	0. 10	2. 0	0. 1	0. 05	1. 0
NO. 4	20. 0	0. 2	0. 15	3. 0	0. 6	0. 35	7. 0
BC. 1	5. 1	0. 2	0. 20	1. 0	0. 6	0. 60	3. 1
NO. 5	14. 9	0. 2	0. 20	3. 0	0. 8	0. 70	10. 4
SP. 1	10. 4	0. 2	0. 20	2. 1	0. 8	0. 80	8. 3
NO. 6	9. 6	0. 2	0. 20	1. 9	0. 2	0. 50	4. 8
EC. 1	15. 8	0. 1	0. 15	2. 4	0. 0	0. 10	1. 6
NO. 7	4. 2	0. 1	0. 10	0. 4	0. 0	0. 00	0. 0
NO. 8			0. 05	0. 0		0. 00	0. 0
KE2-2			0. 00	0. 0		0. 00	0. 0
NO. 9			0. 00	0. 0		0. 00	0. 0
NO. 10			0. 00	0. 0		0. 00	0. 0
NO. 11			0. 00	0. 0		0. 00	0. 0
NO. 12			0. 00	0. 0		0. 00	0. 0
NO. 13			0. 00	0. 0		0. 00	0. 0
NO. 14			0. 00	0. 0		0. 00	0. 0
NO. 15			0. 00	0. 0		0. 00	0. 0
NO. 16			0. 00	0. 0		0. 00	0. 0
NO. 17			0. 00	0. 0		0. 00	0. 0
NO. 18			0. 00	0. 0		0. 00	0. 0
NO. 18+5. 0			0. 00	0. 0		0. 00	0. 0
NO. 19			0. 00	0. 0		0. 00	0. 0
NO. 20			0. 00	0. 0		0. 00	0. 0
NO. 21			0. 00	0. 0		0. 00	0. 0
NO. 22			0. 00	0. 0		0. 00	0. 0
NO. 23			0. 00	0. 0		0. 00	0. 0
NO. 24			0. 00	0. 0		0. 00	0. 0
小計	140. 0			19. 8			51. 2
合計	140. 0			19. 8			51. 2

数量計算書

測 点 名 称	修正 単距離	法面整形 盛土部 (左)			修正 単距離	法面整形 盛土部 (右)		
		長 さ	平均長さ	平 米		長 さ	平均長さ	平 米
NO. 0	0. 0	0. 0			0. 0	0. 7		
NO. 1	20. 0	0. 0	0. 00	0. 0	20. 0	6. 4	3. 55	71. 0
NO. 2	20. 0	0. 0	0. 00	0. 0	20. 0	7. 8	7. 10	142. 0
NO. 3	20. 0	0. 0	0. 00	0. 0	20. 0	9. 1	8. 45	169. 0
NO. 4	20. 0	0. 9	0. 45	9. 0	20. 0	10. 2	9. 65	193. 0
BC. 1	5. 1	1. 2	1. 05	5. 4	5. 1	6. 1	8. 15	41. 6
NO. 5	14. 9	1. 9	1. 55	23. 1	14. 9	4. 8	5. 45	81. 2
SP. 1	10. 4	2. 4	2. 15	22. 4	10. 4	5. 4	5. 10	53. 0
NO. 6	9. 6	0. 2	1. 30	12. 5	9. 6	6. 0	5. 70	54. 7
EC. 1	15. 8	0. 0	0. 10	1. 6	15. 8	6. 9	6. 45	101. 9
NO. 7	4. 2	0. 0	0. 00	0. 0	4. 2	7. 1	7. 00	29. 4
NO. 8			0. 00	0. 0			3. 55	0. 0
KE2-2			0. 00	0. 0			0. 00	0. 0
NO. 9			0. 00	0. 0			0. 00	0. 0
NO. 10			0. 00	0. 0			0. 00	0. 0
NO. 11			0. 00	0. 0			0. 00	0. 0
NO. 12			0. 00	0. 0			0. 00	0. 0
NO. 13			0. 00	0. 0			0. 00	0. 0
NO. 14			0. 00	0. 0			0. 00	0. 0
NO. 15			0. 00	0. 0			0. 00	0. 0
NO. 16			0. 00	0. 0			0. 00	0. 0
NO. 17			0. 00	0. 0			0. 00	0. 0
NO. 18			0. 00	0. 0			0. 00	0. 0
NO. 18+5. 0			0. 00	0. 0			0. 00	0. 0
NO. 19			0. 00	0. 0			0. 00	0. 0
NO. 20			0. 00	0. 0			0. 00	0. 0
NO. 21			0. 00	0. 0			0. 00	0. 0
NO. 22			0. 00	0. 0			0. 00	0. 0
NO. 23			0. 00	0. 0			0. 00	0. 0
NO. 24			0. 00	0. 0			0. 00	0. 0
小計	140. 0			74. 0	140. 0			936. 8
合計	140. 0			74. 0	140. 0			936. 8

排水構造物工数量総括表

名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
作業土工		式	1.0	
床 掘	土砂	m ³	292.3	
埋 戻	W<1m	m ³	42	残土（土砂）= 26.2m ³
	1m≦W<4m	m ³	197.3	
基面整正	土砂	m ²	114.4	
側溝工(道路側溝)		式	1.0	
1型道路側溝	A型3種300A	m	73.6	
側溝工(自由勾配側溝)		式	1.0	
1号横断溝	自由勾配側溝 300×300 横断用	m	6.8	
基礎碎石	RC-40 t=100mm	m ²	4.5	
インパートコンクリート	σ ck=18N/mm ²	m ³	0.1	
基礎コンクリート	σ ck=18N/mm ²	m ³	0.4	
グレーチング蓋	L=1.0m T-25	枚	3.0	
側溝工		式	1.0	
U字フリューム	UF-250	m	110.5	
U字フリューム	UF-300	m	44.0	
U字フリューム	UF-350	m	54.7	
BF蓋	2種B300用	枚	10.0	
管渠工		式	1.0	
1型暗渠工	P1-RC1種-D150	m	15.8	
3型暗渠工	P1-RC1種-D250	m	12.7	
4型暗渠工	P1-RC1種-D300	m	20.7	
12型暗渠工	重圧管1種-D600	m	13.4	
取水管	VU φ 100	m	13.9	
排水管	VU φ 100	m	3.3	

排水構造物工数量総括表

名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
集水樹工		式	1.0	
1型街渠樹	G1-B500-L500-H700	箇所	4.0	
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m ³	1.592	1箇所当り 0.398 m ³
基礎碎石	RC-40 t=150mm	m ²	3.2	1箇所当り 0.810 m ²
グレーチング蓋	B500-L500用 T-25	枚	4.0	
5型街渠樹	G1-B500-L800-H1000	箇所	1.0	
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m ³	0.568	1箇所当り 0.568 m ³
基礎碎石	RC-40 t=150mm	m ²	1.1	1箇所当り 1.080 m ²
足掛金具	D13	本	2.0	
グレーチング蓋	B500-L800用 T-25	枚	1.0	
1型集水樹	G2-B500-L500-H500	箇所	4.0	
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m ³	1.164	1箇所当り 0.291 m ³
基礎碎石	RC-40 t=150mm	m ²	3.2	1箇所当り 0.810 m ²
角落し		枚	2.0	
4型集水樹	G2-B500-L500-H800	箇所	1.0	
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m ³	0.392	1箇所当り 0.392 m ³
基礎碎石	RC-40 t=150mm	m ²	0.8	1箇所当り 0.810 m ²
角落し		枚	1.0	
5型集水樹	G2-B600-L600-H600	箇所	1.0	
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m ³	0.392	1箇所当り 0.392 m ³
基礎碎石	RC-40 t=150mm	m ²	1.0	1箇所当り 1.000 m ²
角落し		枚	1.0	
6型集水樹	G2-B800-L800-H1000	箇所	1.0	
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m ³	0.676	1箇所当り 0.676 m ³
基礎碎石	RC-40 t=150mm	m ²	1.4	1箇所当り 1.440 m ²
足掛金具	D13	本	2.0	1箇所当り 2.000 本
縞鋼板蓋	900×900	枚	1.0	
分水栓		箇所	6.0	
落水工		箇所	2.0	
排水工		式	1.0	
1型縦排水溝	PU-240×240	m	6.2	
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m ³	0.4	
PU-240	(縦排水溝盛土路肩部)	箇所	1.0	
側溝	PU-240	本	2.0	1箇所当り 2.0 本
端止コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m ³	0.019	1箇所当り 0.019 m ³

(地山量)

小計

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

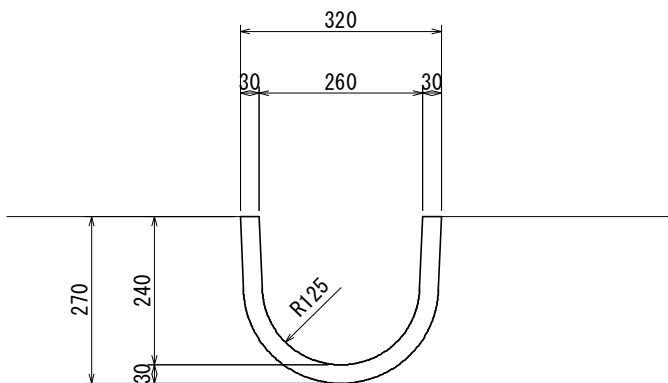
[illegible]

[illegible]

材 料 計 算 書

算式根拠となる構造図

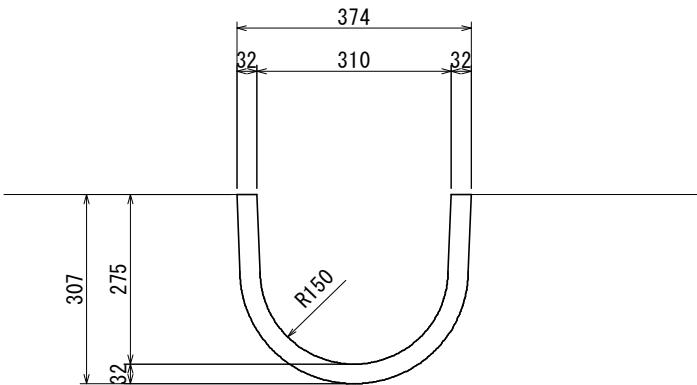
名 称 : U字フリューム UF-250

[illegible]

材 料 計 算 書

算式根拠となる構造図

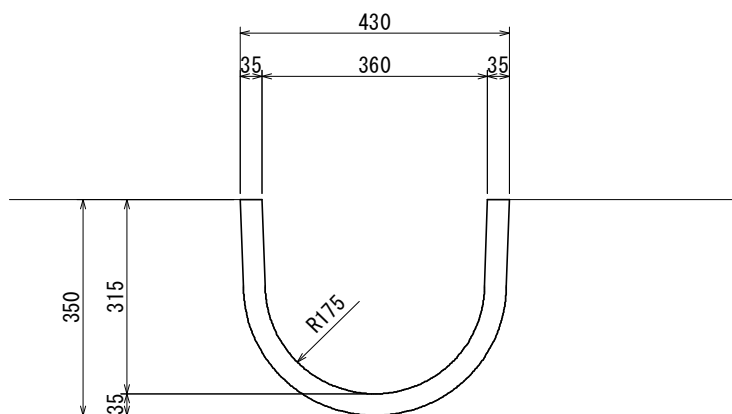
名 称 : U字フリューム UF-300

[illegible]

材 料 計 算 書

算式根拠となる構造図

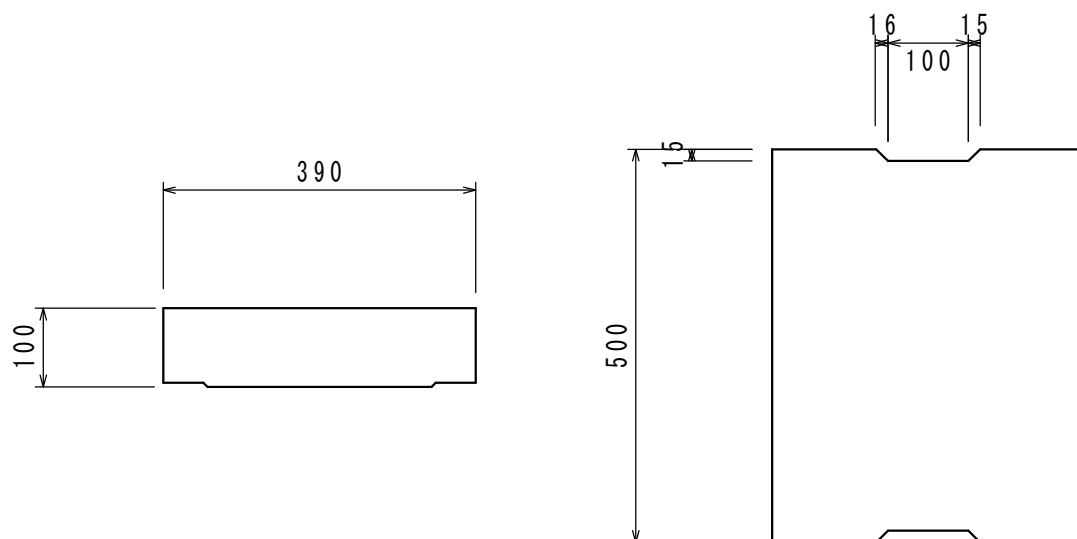
名 称 : U字フリューム UF-350



材 料 計 算 書

算式根拠となる構造図

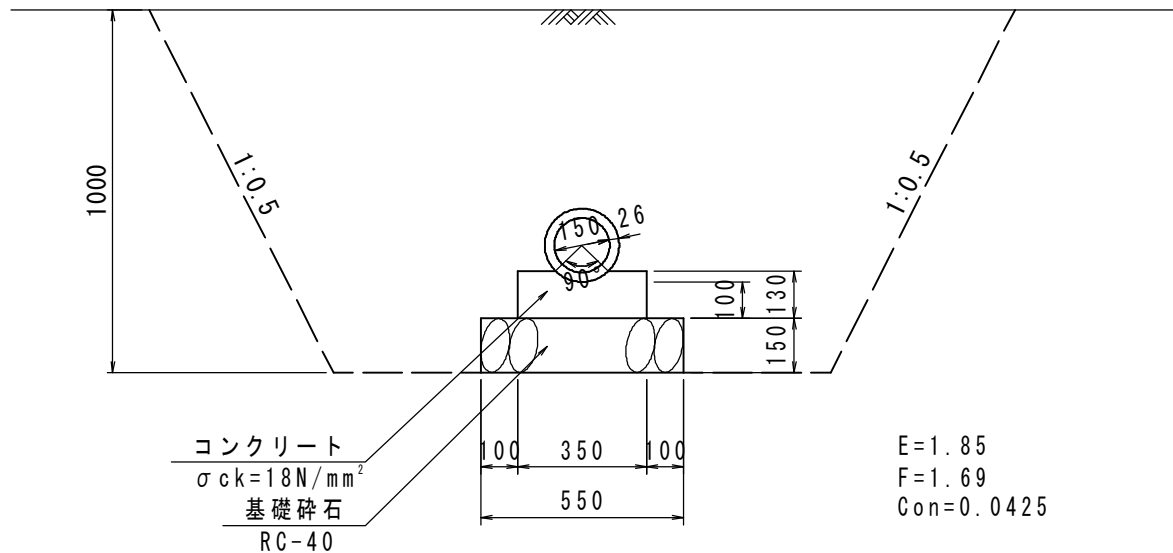
名 称 : BF-2種B300蓋



材 料 計 算 書

算式根拠となる構造図

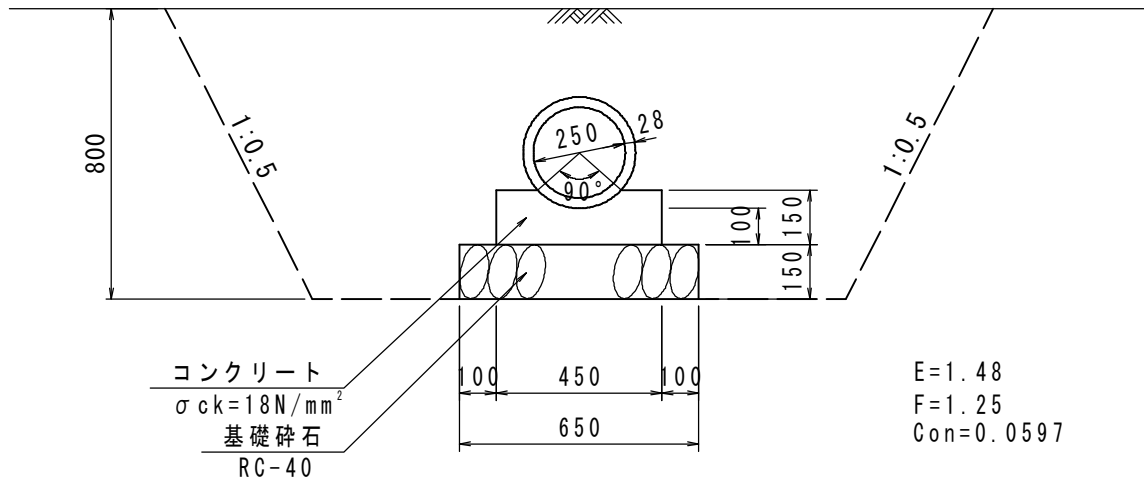
名 称 : 1型暗渠工 P1-RC1種-D150

[illegible]

材 料 計 算 書

算式根拠となる構造図

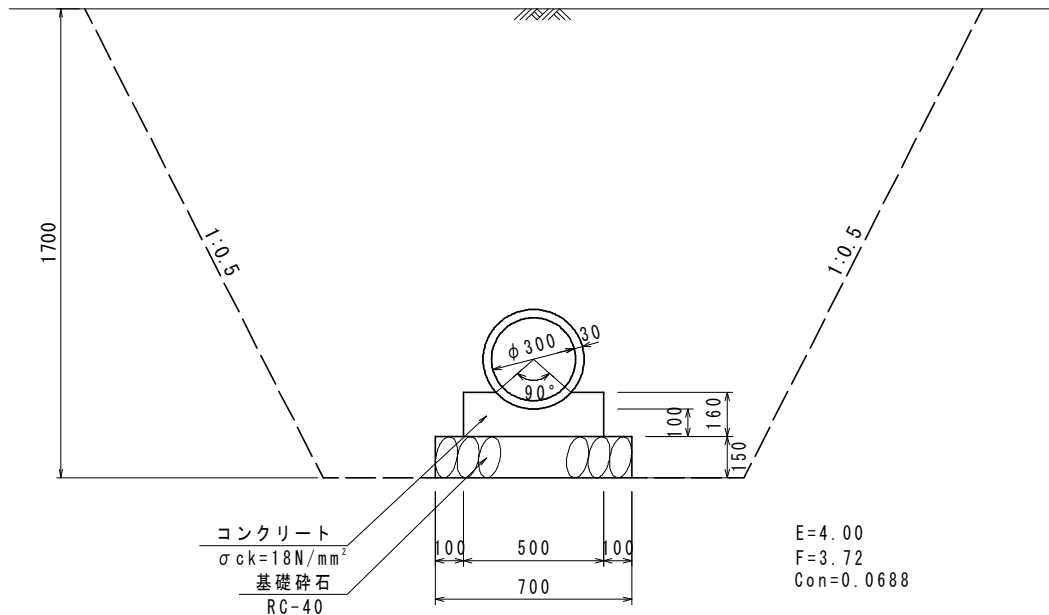
名 称 : 3型暗渠工 P1-RC1種-D250

[illegible]

材 料 計 算 書

算式根拠となる構造図

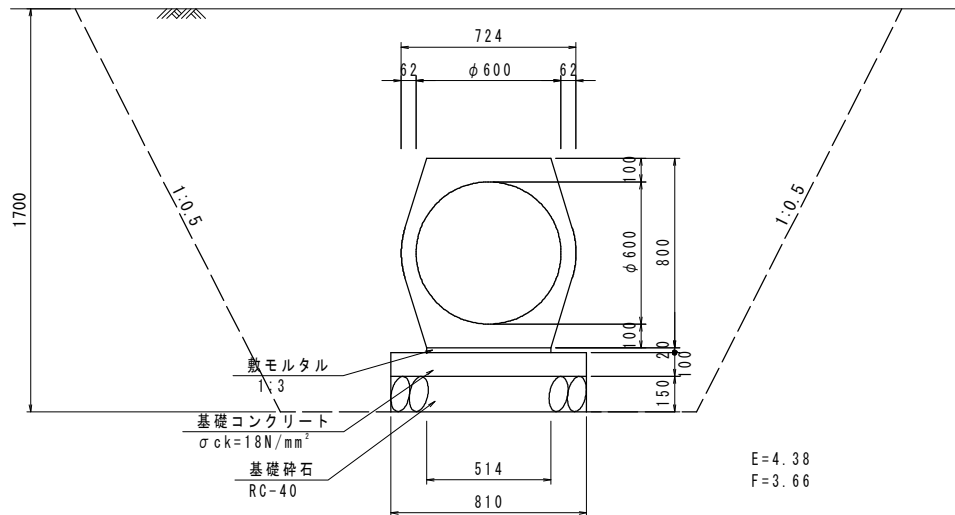
名 称 : 4型暗渠工 P1-RC1種-D300

[illegible]

材 料 計 算 書

算式根拠となる構造図

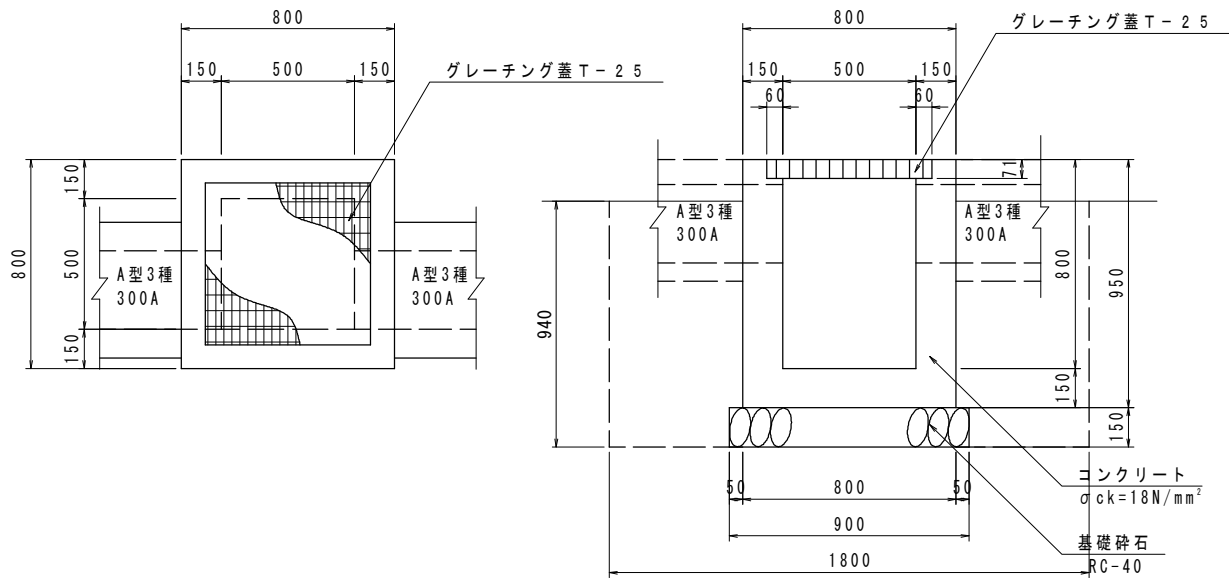
名 称 : 12型暗渠工 重压管1種-D600

[illegible]

材 料 計 算 書

算式根拠となる構造図

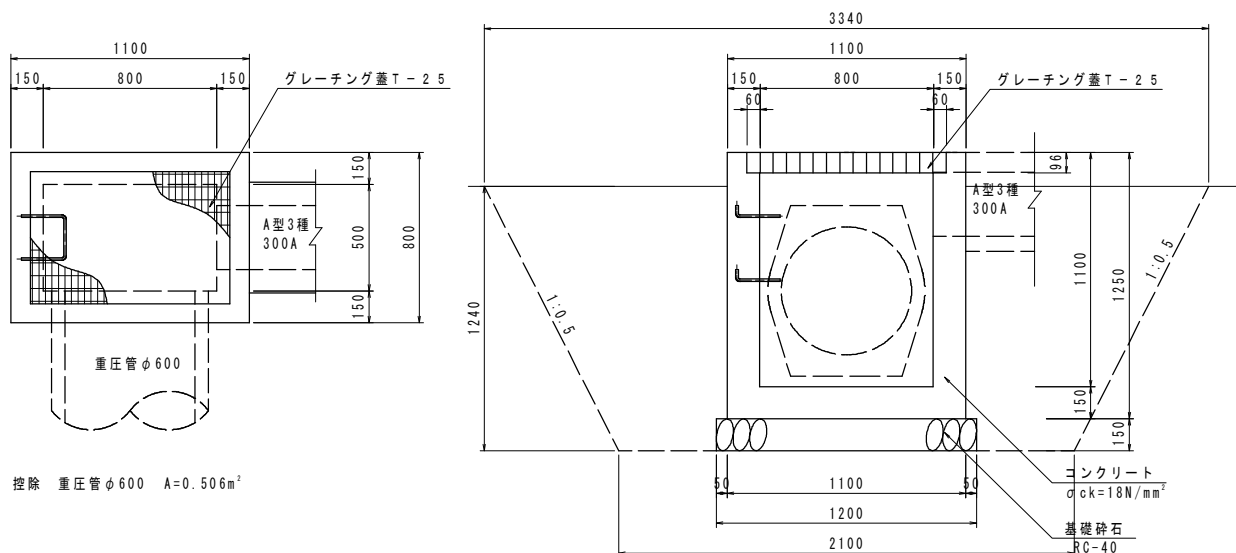
名 称 : 1型街渠枰 G1-B500-L500-H700

[illegible]

材 料 計 算 書

算式根拠となる構造図

名 称 : 5型街渠樹 G1-B500-L800-H1000

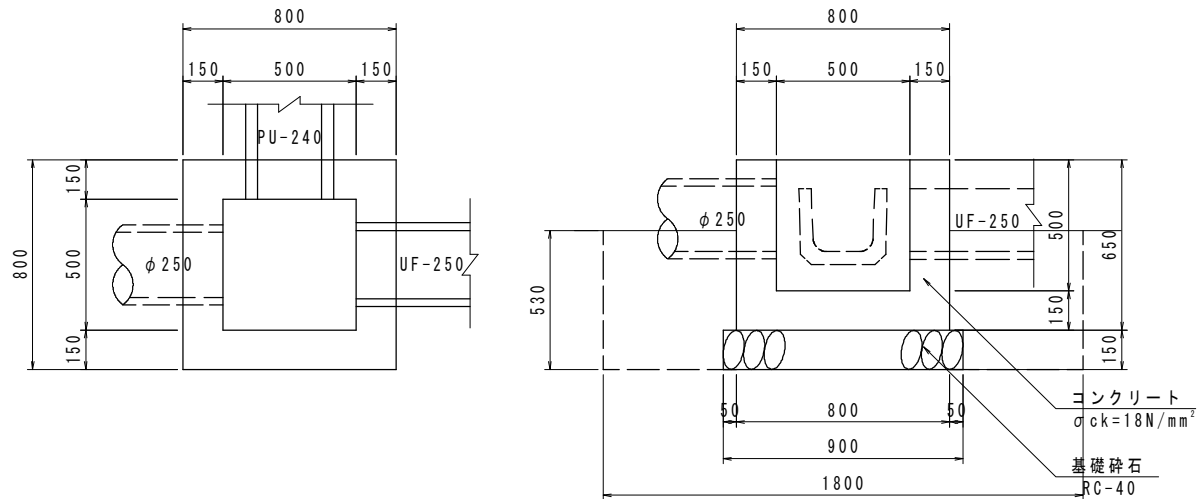


名 称	規 格	算 式	1箇所当り数量	延長・ヶ所	単位	数 量
床 掘	土砂	$V = (3.34 \times 3.04 + 2.10 \times 1.80) \times 1/2 \times 1.24 =$	8.6	1	m3	8.6
埋 戻	1m ≦ W < 4m	$V = 8.6 - 1.10 \times 0.80 \times 1.09 - 1.20 \times 0.90 \times 0.15 =$	7.5	1	m3	7.5
基 面 整 正	土砂	$A = 1.20 \times 0.90 =$	1.1	1	m2	1.1
コンクリート	σck=18N/mm2	$V = 1.10 \times 0.80 \times 1.25 - 0.80 \times 0.50 \times 1.004$				
		$- 0.92 \times 0.62 \times 0.096 =$	0.644			
		(控除) $0.644 - 0.506 \times 0.15 =$	0.568	1	m3	0.568
型 枠	小型構造物	$A = (1.10 + 0.80 + 0.80 + 0.50) \times 1.25 \times 2 =$	8.00			
		(控除) $8.00 - 0.506 \times 2 =$	6.99	1	m2	7.0
基 礎 碎 石	RC-40 t=150mm	$A = 1.20 \times 0.90 =$	1.08	1	m2	1.1
グレーチング蓋	B500-L800用 T-25	N=	1.0	1	枚	1.0
足 掛 金 具	D13	N=	2.0	1	本	2.0

材 料 計 算 書

算式根拠となる構造図

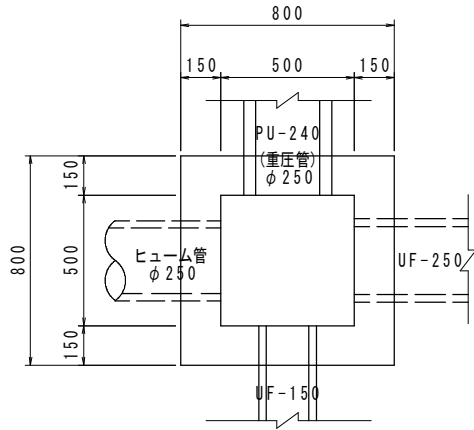
名 称 : 1型集水枰 G2-B500-L500-H500

[illegible]

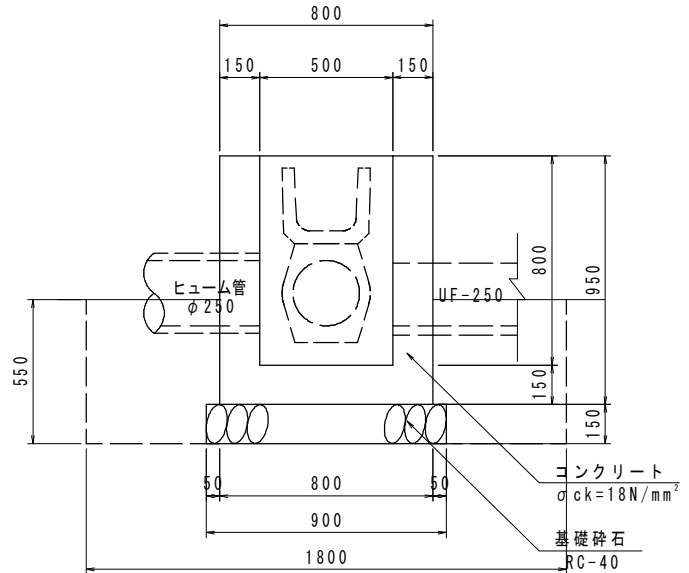
材 料 計 算 書

算式根拠となる構造図

名 称 : 4型集水枰 G2-B500-L500-H800



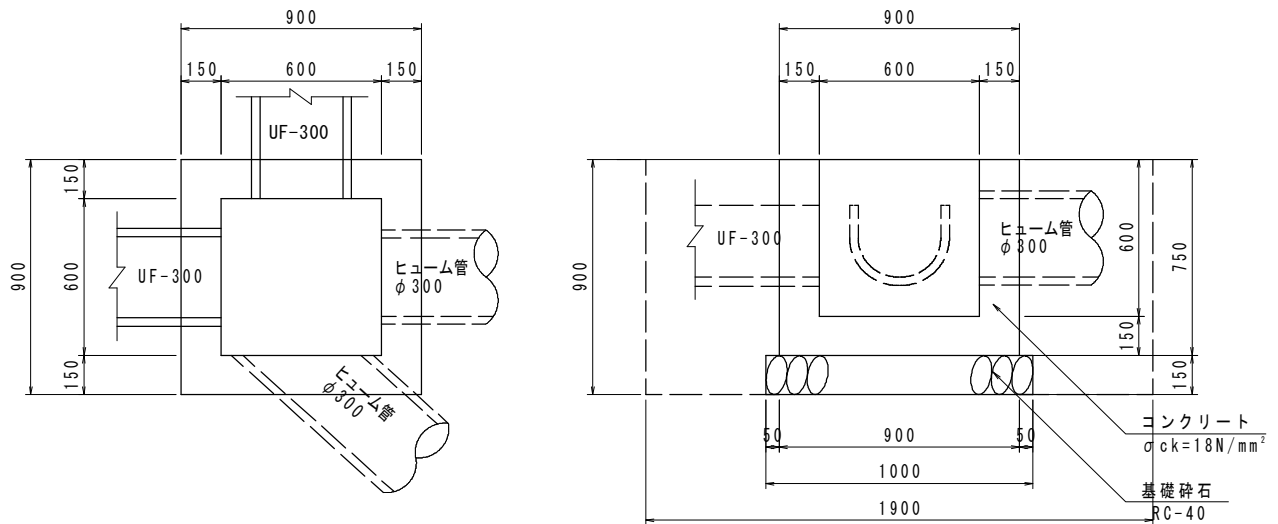
控除 重圧管 $\phi 250$ $A=0.109\text{m}^2$

[illegible]

材 料 計 算 書

算式根拠となる構造図

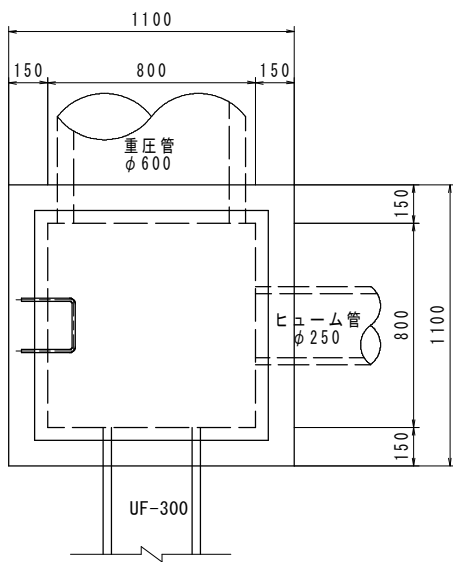
名 称 : 5型集水枰 G2-B600-L600-H600

[illegible]

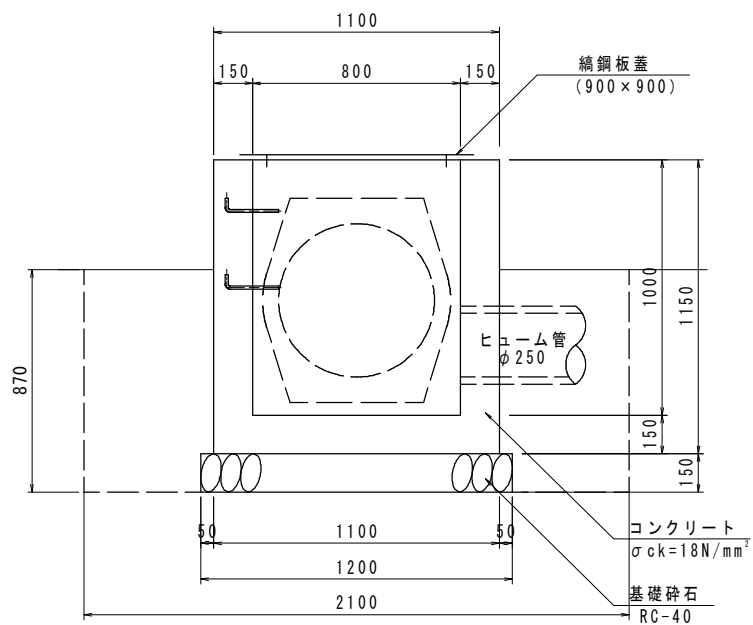
材 料 計 算 書

算式根拠となる構造図

名 称 : 6型集水枋 G2-B800-L800-H1000



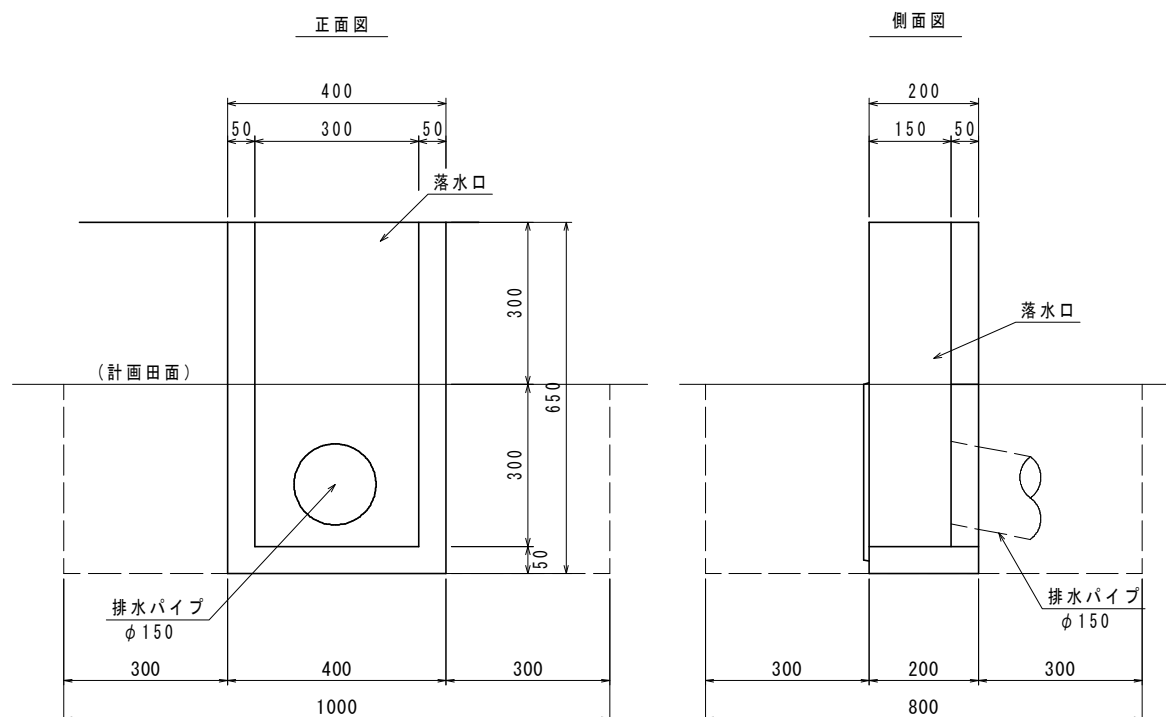
控除 重圧管 $\phi 600$ $A=0.506\text{m}^2$

[illegible]

材 料 計 算 書

算式根拠となる構造図

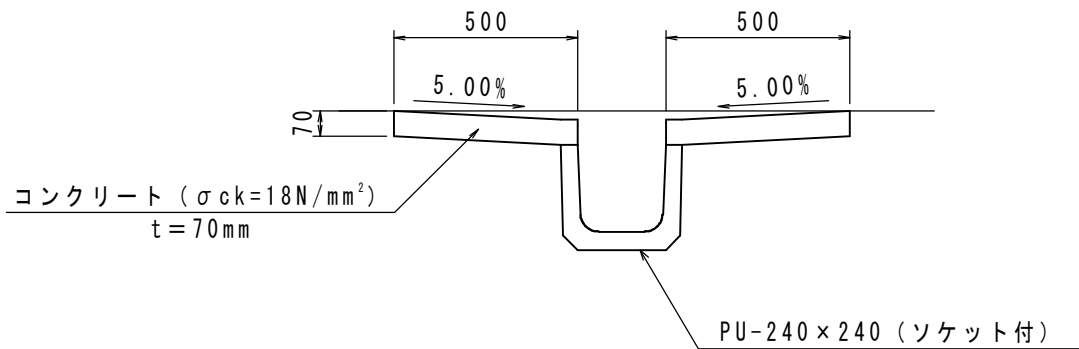
名 称：落水工

[illegible]

材 料 計 算 書

算式根拠となる構造図

名 称 : 1型縦排水溝

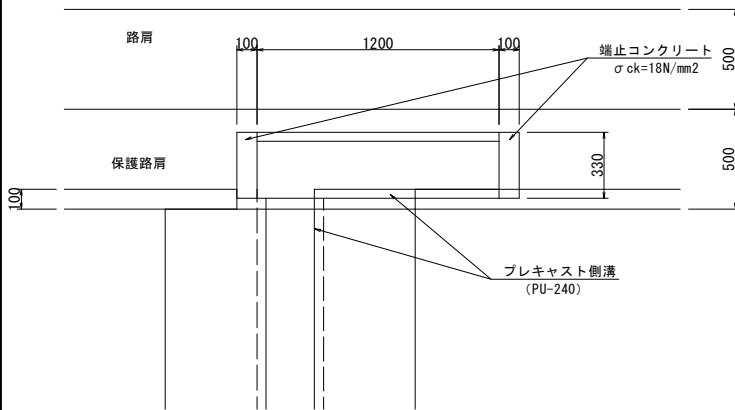
[illegible]

材 料 計 算 書

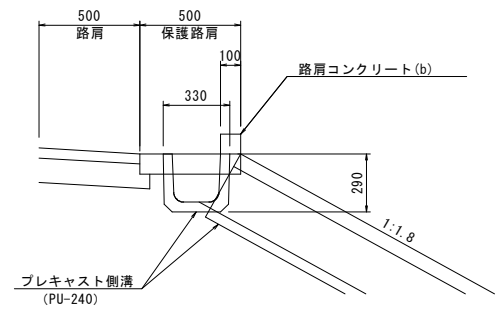
算式根拠となる構造図

名 称 : PU-240 (縦排水溝盛土路肩部)

(平面図)



(断面図)

[illegible]

構造物撤去工数量総括表

[illegible]

数量計算書

測 点 名 称	修正 単距離	舗装版破碎 As t=4cm					
		長	さ	平均長さ	平	米	
NO. 0	0. 0	5. 3					
NO. 1	20. 0	3. 7	4. 50	90. 0			
NO. 2	20. 0	3. 9	3. 80	76. 0			
NO. 3	20. 0	3. 0	3. 45	69. 0			
NO. 4	20. 0	3. 1	3. 05	61. 0			
BC. 1	5. 1	3. 2	3. 15	16. 1			
NO. 5	14. 9	3. 2	3. 20	47. 7			
SP. 1	10. 4	3. 2	3. 20	33. 3			
NO. 6	9. 6	3. 2	3. 20	30. 7			
EC. 1	15. 8	3. 3	3. 25	51. 4			
NO. 7	4. 2	3. 2	3. 25	13. 7			
NO. 8			1. 60	0. 0			
KE2-2			0. 00	0. 0			
NO. 9			0. 00	0. 0			
NO. 10			0. 00	0. 0			
NO. 11			0. 00	0. 0			
NO. 12			0. 00	0. 0			
NO. 13			0. 00	0. 0			
NO. 14			0. 00	0. 0			
NO. 15			0. 00	0. 0			
NO. 16			0. 00	0. 0			
NO. 17			0. 00	0. 0			
NO. 18			0. 00	0. 0			
NO. 18+5. 0			0. 00	0. 0			
NO. 19			0. 00	0. 0			
NO. 20			0. 00	0. 0			
NO. 21			0. 00	0. 0			
NO. 22			0. 00	0. 0			
NO. 23			0. 00	0. 0			
NO. 24			0. 00	0. 0			
小計	140. 0			488. 9			
合計	140. 0			488. 9			

單位數量集計表

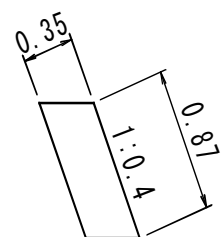
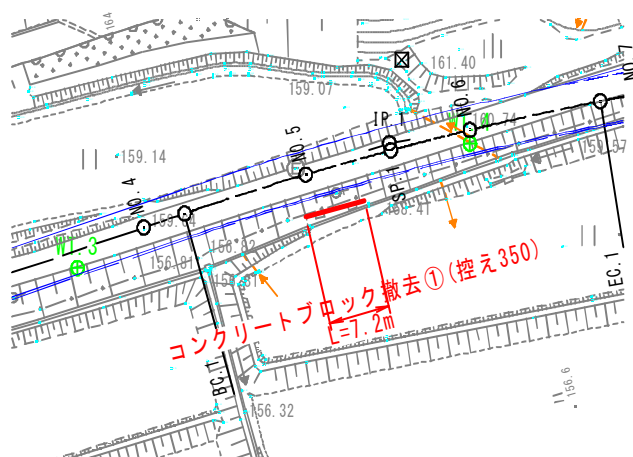
[illegible]

[illegible]

單位數量計算書

構造物取壊し工

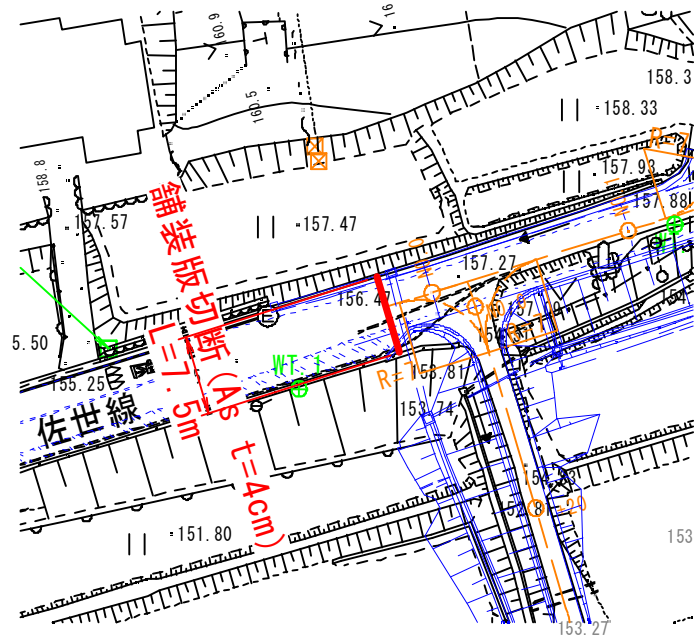
(右)N0.4+18.8~(右)N0.5+6.1 L=7.2m

[illegible]

單位數量計算書

構造物取壊し工

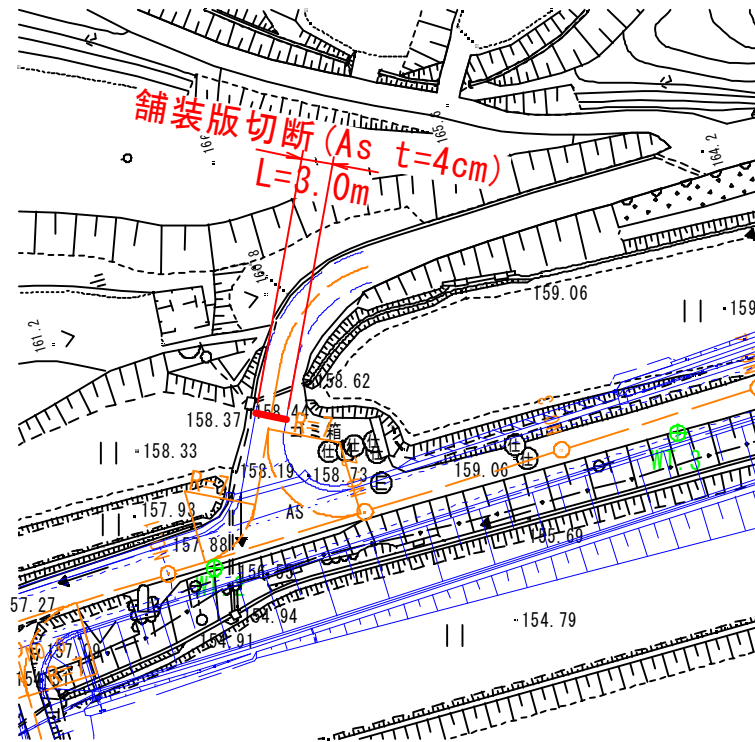
NO. 0-4.7附近

[illegible]

單位數量計算書

構造物取壊し工

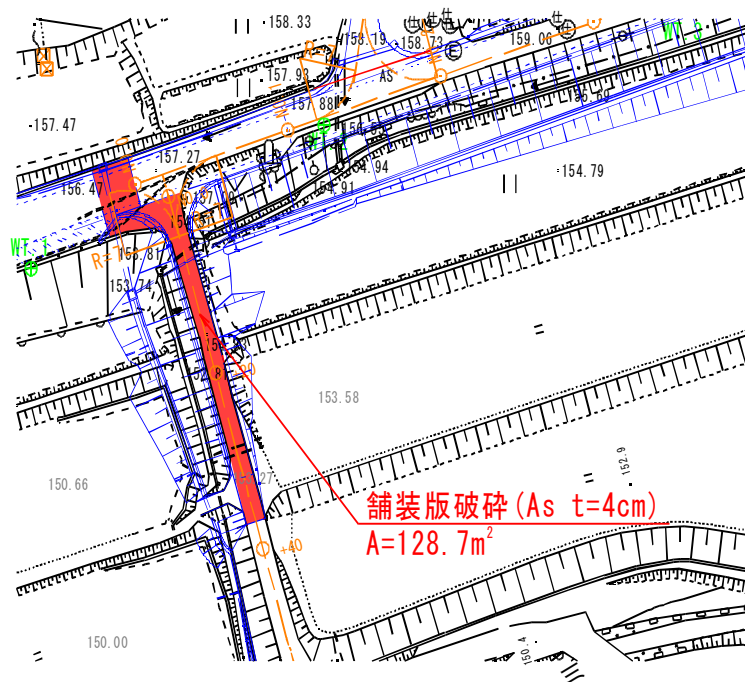
(左) N0. 1+12. 5~N0. 1+15. 3 付近

[illegible]

單位數量計算書

構造物取壊し工

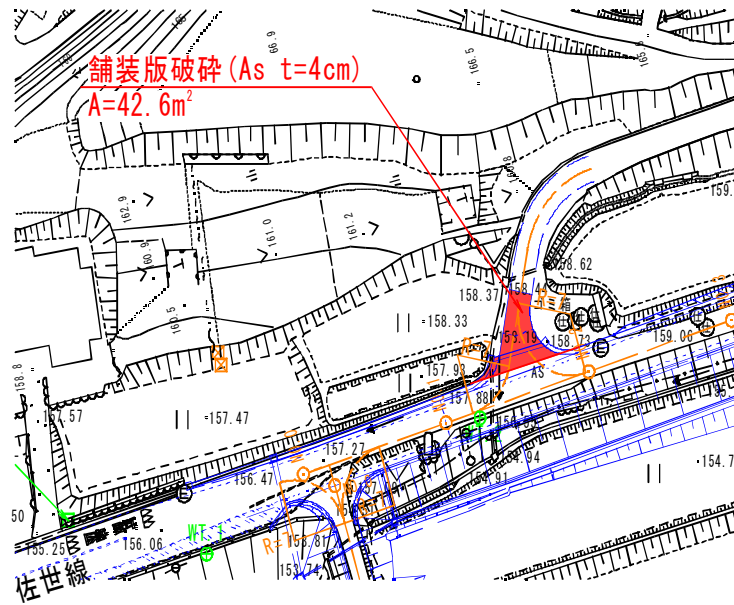
N0.0-4.7~(右)N0.0+5.3付近

[illegible]

單位數量計算書

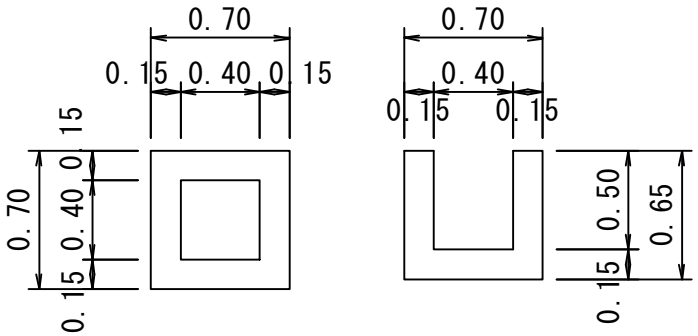
構造物取壊し工

(左) NO. 1+4.7~NO. 1+16.9 付近

[illegible]

二次製品数量集計表(延長調書より)

[illegible]

集水桝撤去 400×400×500				延長調書			
左		側		右		側	
位	置	単 位 箇所	摘 要	位	置	単 位 箇所	摘 要
No.	15 + 15.7			No.	0 + 0.2	1.0	
				No.	4 + 6.1	1.0	
				No.	8 + 14.3		
				No.	12 + 14.3		
				No.	15 + 12.6		
数 量 参 考 図							
							
算 式		1箇所当り体積	単位	備考			
$V=0.70 \times 0.70 \times 0.65 - 0.40 \times 0.40 \times 0.50 =$		0.2	m ³				
							(単位体積 : 0.2m ³ /箇所)
				合計	2.0	$V=2.0 \times 0.2 =$	0.4 m ³

[illegible]

[illegible]

[illegible]

U型側溝撤去		UF-200		延長		調書	
左		側		右		側	
位	置	単 位 m	摘 要	位	置	単 位 m	摘 要
				No.	0 + 0.2	90.6	L=45.3×2=90.6
				No.	4 + 6.1	2.4	
				No.	4 + 6.4 ~ No. 6 + 2.6	35.9	
				No.	8 + 14.7 ~ No. 12 + 14.0		
							(単位体積 : 0.02m ³ /m)
				合計		128.9	V=128.9×0.02= 2.6m ³

U型側溝撤去		UF-250		延長		調書	
左		側		右		側	
位	置	単 位 m	摘 要	位	置	単 位 m	摘 要
				No.	0 + 7.4 ~ No.	1 + 4.7	17.5
				No.	1 + 5.5 ~ No.	4 + 5.7	60.4
				No.	8 + 14.4 ~ No.	8 + 16.9	
				No.	12 + 14.3		
				No.	18 + 5.5 ~ No.	18 + 13.5	
							(単位体積 : 0.02m ³ /m)
				合計		77.9	V=77.9× 0.02= 1.6m ³

二次製品 単位面積図

ヒューム管

$\phi 150$ S=1:40



A=0.01m2

$\phi 200$ S=1:40



A=0.02m2

$\phi 250$ S=1:40



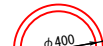
A=0.02m2

$\phi 300$ S=1:40



A=0.03m2

$\phi 400$ S=1:40



A=0.05m2

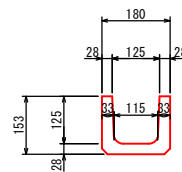
$\phi 600$ S=1:40



A=0.10m2

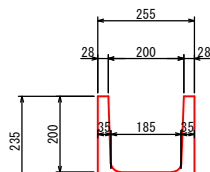
道路用側溝B型

3種250 S=1:40



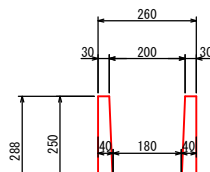
A=0.05m2

3種400A S=1:40



A=0.09m2

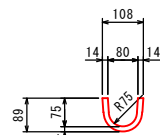
3種400B S=1:40



A=0.11m2

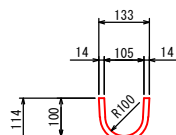
フリューム(U字フリューム)

150 S=1:40



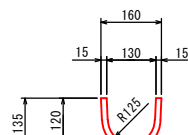
A=0.01m2

200 S=1:40



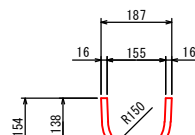
A=0.02m2

250 S=1:40



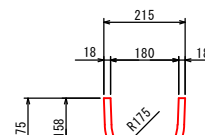
A=0.02m2

300 S=1:40



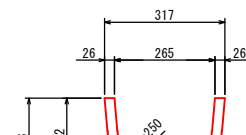
A=0.02m2

350 S=1:40



A=0.03m2

500 S=1:40



A=0.06m2

舗装工数量総括表

[illegible]

数量計算書

測 点 名 称	修正 単距離	車道舗装 下層路盤(再生クラッシュラン RC-30) t=100mm					
		長 さ	平均長さ	平 米			
NO. 0	0. 0	5. 68					
NO. 1	20. 0	5. 04	5. 360	107. 20			
NO. 2	20. 0	4. 89	4. 965	99. 30			
NO. 3	20. 0	4. 89	4. 890	97. 80			
NO. 4	20. 0	4. 70	4. 795	95. 90			
BC. 1	5. 1	4. 70	4. 700	23. 97			
NO. 5	14. 9	4. 70	4. 700	70. 03			
SP. 1	10. 4	4. 70	4. 700	48. 88			
NO. 6	9. 6	4. 70	4. 700	45. 12			
EC. 1	15. 8	5. 13	4. 915	77. 66			
NO. 7	4. 2	5. 42	5. 275	22. 16			
NO. 8			2. 710	0. 00			
KE2-2			0. 000	0. 00			
NO. 9			0. 000	0. 00			
NO. 10			0. 000	0. 00			
NO. 11			0. 000	0. 00			
NO. 12			0. 000	0. 00			
NO. 13			0. 000	0. 00			
NO. 14			0. 000	0. 00			
NO. 15			0. 000	0. 00			
NO. 16			0. 000	0. 00			
NO. 17			0. 000	0. 00			
NO. 18			0. 000	0. 00			
NO. 18+5. 0			0. 000	0. 00			
NO. 19			0. 000	0. 00			
NO. 20			0. 000	0. 00			
NO. 21			0. 000	0. 00			
NO. 22			0. 000	0. 00			
NO. 23			0. 000	0. 00			
NO. 24			0. 000	0. 00			
小計	140. 0			688. 02			
(KE7-1の断面数量) 合計	140. 0			688. 02			

舗装工 平面計測集計表

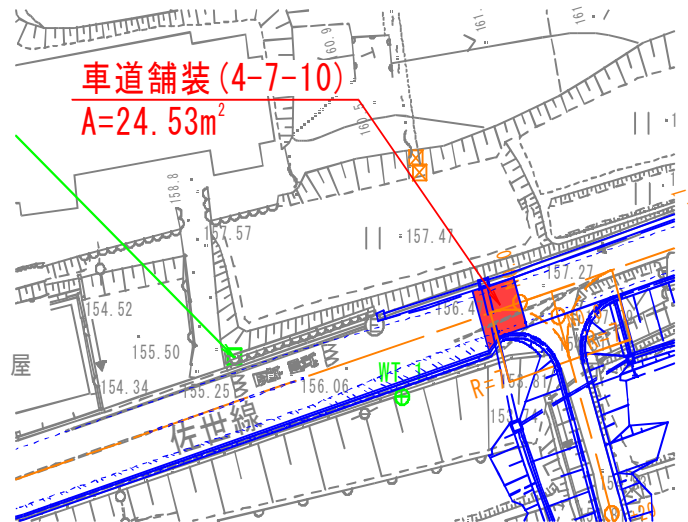
※次項からの平面図を参照

車道舗装			取付舗装		
表層 再生密粒度アスコン t=40mm	上層路盤 粒度調整碎石 M-30 t=70mm	下層路盤 再生クラッシャー RC-30 t=100mm	表層工 再生密粒度アスコン t=40mm	上層路盤 粒度調整碎石 M-30 t=70mm	下層路盤 再生クラッシャー RC-30 t=110mm
0.00	0.00	24.53	0.00	0.00	103.44
0.00	0.00	43.96			
0.00	0.00	68.49	0.00	0.00	103.44
既設舗装修繕		耐水舗装			
表層 再生密粒度アスコン t=40mm	路盤補足材 粒度調整碎石 M-30 t=30mm	表層 密粒度アスコン t=30mm	路盤工 再生切込碎石 RC-30 t=100mm		
0.00	0.00	0.00	0.00		
コンクリート舗装工					
表層 コンクリート $\sigma_{ck}=18N/mm^2$ t=100mm	路盤工 碎石 RC-40 t=100mm	目地材 t=100mm			
0.00	0.00	0.00	0.0		

数量計算書

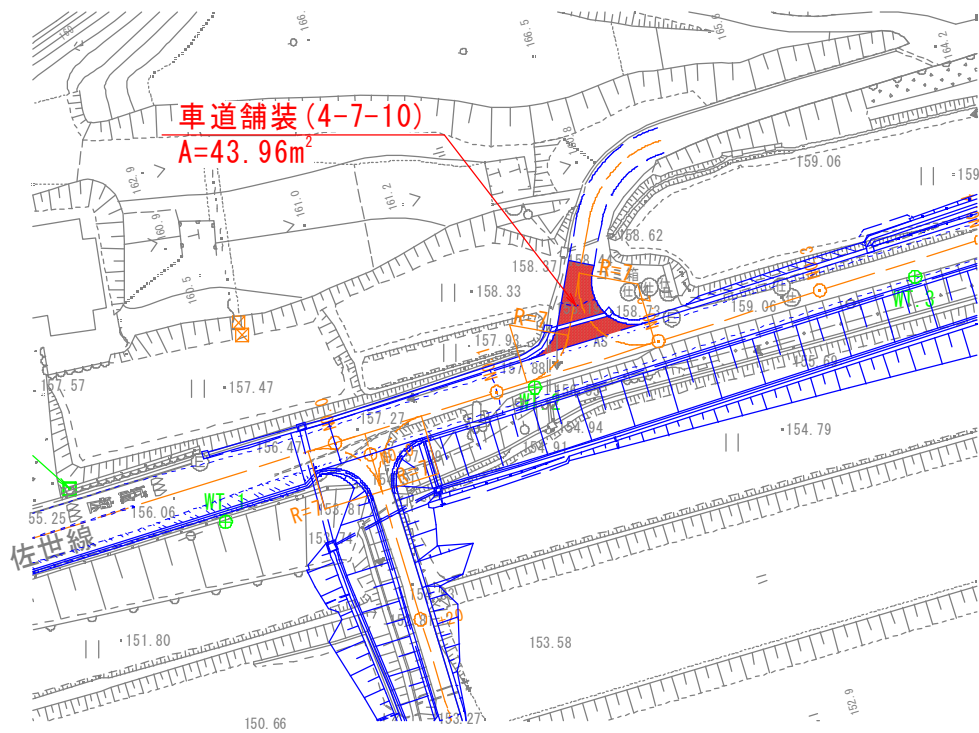
車道舗装

N0.0-85.7~N0.0-4.7 付近 $A=24.53\text{m}^2$

[illegible]

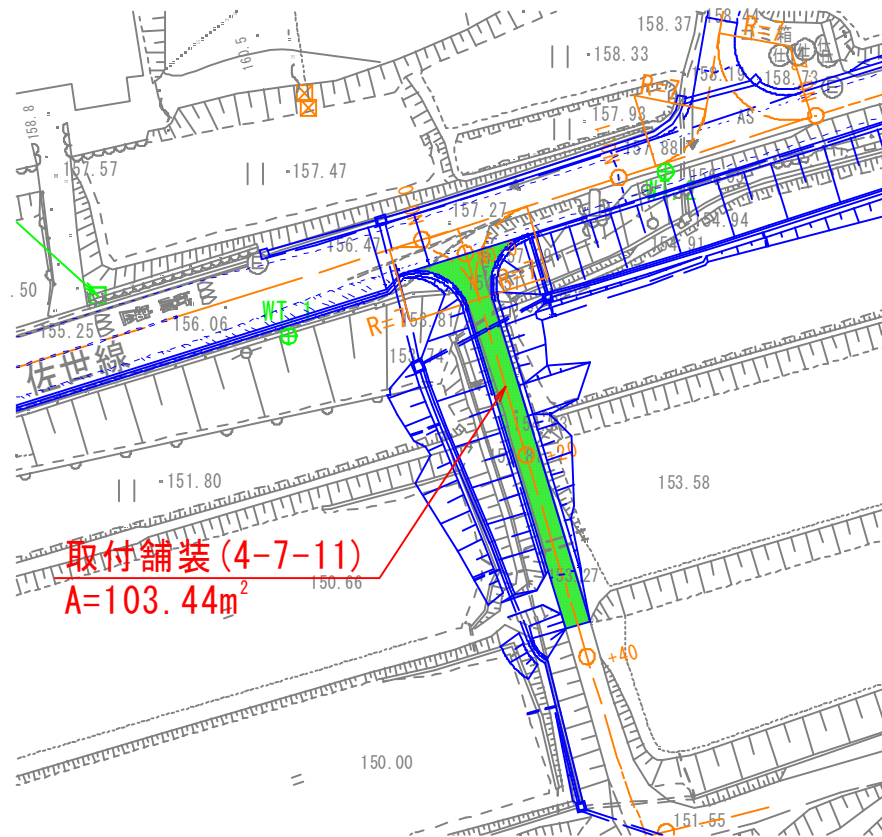
数量計算書

車道舗装

(左) NO. 1+4.6~NO. 1+19.0 付近 $A=43.96\text{m}^2$ [illegible]

数量計算書

取付舗装

(右)N0.0+3.6 付近 $A=103.44\text{m}^2$ [illegible]

1-2 踏掛版数量総括表

種 別		規 格	単位	A 1 橋台	A 2 橋台	合 計	備 考
コンクリート		$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	m^3	12.4	16.1	28.5	
型 枠		鉄筋・無筋構造物、 一般型枠、 $H \leq 30\text{m}$	m^2	3.0	7.3	10.3	
鉄筋質量	D16以上D25以下	一般構造物・SD345	kg	1,725	2,087	3,812	
	D13			101	119	220	
	D10			4	6	10	
	合 計			1,830	2,212	4,042	
アンカー キャップ	パイプ	SGP40A	kg	7.8	10.7	18.5	
	キャップ	SS400. PL t=3.2	kg	0.6	0.8	1.4	
目 地 板		t=20mm	m^2	8.3	5.7	14.0	
ゴ ム 支 承		t=20mm	m^2	1.2	1.6	2.8	
路 盤 紙			m^2	28.0	36.5	64.5	
敷 砂		t=30mm	m^2	28.0	36.5	64.5	
			m^3	0.8	1.1	1.9	

3. 踏掛版工本体工数量計算

3-1. A 1 橋台掛版数量集計表

種 別		規 格	単 位	数 量	備 考
コンクリート		$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	m^3	12.38	
型 枠		鉄筋・無筋構造物、 一般型枠、 $H \leq 30\text{m}$	m^2	2.95	
鉄筋質量	D16以上D25以下	一般構造物・SD345	kg	1725	
	D13			101	
	D10			4	
	合 計			1830	
アンカー キャップ	パイプ	SGP40A	kg	7.78	
	キャップ	SS400. PL t=3.2	kg	0.57	
目 地 材		t=20mm	m^2	8.32	
ゴム支承		t=20mm	m^2	1.24	
路 盤 紙			m^2	27.98	
敷 砂		t=30mm	m^2	27.98	
			m^3	0.84	

◇A 1 橋台踏掛版数量計算

1. コンクリート (σ ck=24N/mm²)

$$V = 1/2 \times (6.929 + 6.161) \times 4.729 \times 0.400 = 12.38 \text{ m}^3$$

2. 型 枠 (鉄筋・無筋構造物・一般型枠・H≦30.0m)

$$A = 6.929 \times 0.400 + 0.454 \times 0.400 = 2.95 \text{ m}^2$$

3. 鉄筋質量 (一般構造物・SD345)

D 2 2	—	732	kg
D 1 9	—	993	kg
D 1 3	—	101	kg
D 1 0	—	4	kg
<hr/>			
Σ W	=	1830	kg
D 1 6 以上 D 2 5 以下	—	1725	kg
D 1 3	—	101	kg
D 1 0	—	4	kg

4. アンカーキャップ

4-1. ガスパイプ (SGP40A)

$$L = 0.250 \quad N = 8 \text{ 本}$$

$$W1 = 0.250 \times 3.89 \text{ kgf/m}^2 \times 8 \text{ 本} = 7.78 \text{ kg}$$

4-2. キャップ (SS400)

$$\phi 60 \times 3.2 \quad N = 8 \text{ 枚} \quad W = 25.1 \text{ kgf/m}^2$$

$$W2 = \pi/4 \times 0.060^2 \times 25.1 \text{ kgf/m}^2 \times 8 \text{ 枚} = 0.57 \text{ kg}$$

5. 目地材 (t=20mm)

$$A = 6.161 \times 0.400 + 1/2 \times (6.161 + 6.207) \times 0.300$$

$$+ 5.119 \times 0.400 + 4.877 \times 0.400 = 8.32 \text{ m}^2$$

6. ゴム支承 (t=20mm)

$$A = 0.200 \times 1/2 \times (6.239 + 6.207) = 1.24 \text{ m}^2$$

7. 路盤紙

$$A = 1/2 \times (6.929 + 6.239) \times (4.729 - 0.480) = 27.98 \text{ m}^2$$

8. 敷砂 (t=30mm)

$$A = 1/2 \times (6.929 + 6.239) \times (4.729 - 0.480) = 27.98 \text{ m}^2$$

$$V = 27.98 \text{ m}^2 \times 0.030 = 0.84 \text{ m}^3$$

3-2. A 2 橋台掛版数量集計表

種 別		規 格	単位	数 量	備 考
コンクリート		$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	m^3	16.14	
型 枠		鉄筋・無筋構造物、 一般型枠、 $H \leq 30\text{m}$	m^2	7.25	
鉄筋 質量	D16以上D25以下	一般構造物・SD345	kg	2087	
	D13			119	
	D10			6	
	合 計			2212	
アンカー キャップ	パイプ	SGP40A	kg	10.70	
	キャップ	SS400. PL t=3.2	kg	0.78	
目 地 材		t=20mm	m^2	5.69	
ゴ ム 支 承		t=20mm	m^2	1.63	
路 盤 紙			m^2	36.45	
敷 砂		t=30mm	m^2	36.45	
			m^3	1.09	

◇A 2 橋台踏掛版数量計算

1. コンクリート (σ_{ck}=24N/mm²)

$$V = 4.963 \times 8.130 \times 0.400 = 16.14 \text{ m}^3$$

2. 型 枠 (鉄筋・無筋構造物・一般型枠・H≤30.0m)

$$A = 0.400 \times (5.000 + 8.130 + 5.000) = 7.25 \text{ m}^2$$

3. 鉄筋質量 (一般構造物・SD345)

$$D 22 \text{ — } 870 \text{ kg}$$

$$D 19 \text{ — } 1217 \text{ kg}$$

$$D 13 \text{ — } 119 \text{ kg}$$

$$D 10 \text{ — } 6 \text{ kg}$$

$$\Sigma W = 2212 \text{ kg}$$

$$D 16 \text{ 以上 } D 25 \text{ 以下 — } 2087 \text{ kg}$$

$$D 13 \text{ — } 119 \text{ kg}$$

$$D 10 \text{ — } 6 \text{ kg}$$

4. アンカーキャップ

4-1. ガスパイプ (SGP40A)

$$L = 0.250 \quad N = 11 \text{ 本}$$

$$W1 = 0.250 \times 3.89 \text{ kgf/m}^2 \times 11 \text{ 本} = 10.70 \text{ kg}$$

4-2. キャップ (SS400)

$$\phi 60 \times 3.2 \quad N = 11 \text{ 枚} \quad W = 25.1 \text{ kgf/m}^2$$

$$W2 = \pi/4 \times 0.060^2 \times 25.1 \text{ kgf/m}^2 \times 11 \text{ 枚} = 0.78 \text{ kg}$$

5. 目地材 (t=20mm)

$$A = 8.130 \times (0.400 + 0.500 - 0.200) = 5.69 \text{ m}^2$$

6. ゴム支承 (t=20mm)

$$A = 0.200 \times 8.130 = 1.63 \text{ m}^2$$

7. 路盤紙

$$A = 8.130 \times (4.963 - 0.480) = 36.45 \text{ m}^2$$

8. 敷砂 (t=30mm)

$$A = 8.130 \times (4.963 - 0.480) = 36.45 \text{ m}^2$$

$$V = 36.45 \text{ m}^2 \times 0.030 = 1.09 \text{ m}^3$$

道路附属施設工数量総括表

名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
作業土工		式	1.0	
埋 戻	W<1m	m ³	0	不足土 V= 15.9 m ³
道路附属施設工				
田区進入路	Ab-2	箇所	1.0	
盛土		m ³	9.1	
盛土法面仕上		m ²	7.2	
畦畔工		m	21.5	
盛土		m ³	5.2	
盛土法面仕上		m ²	18.3	
防草コンクリート				
2型路肩コンクリート		m	114.9	
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m ³	6.9	
鉄筋	SD-295A D-10 L=15cm, 50cm間隔	kg	19.5	
1型防草コンクリート		m	116.0	
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m ³	11.3	
1型張コンクリート		m	41.6	
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m ³	1.8	

(地山量)

※マイナスなので、
「不足土」となる。

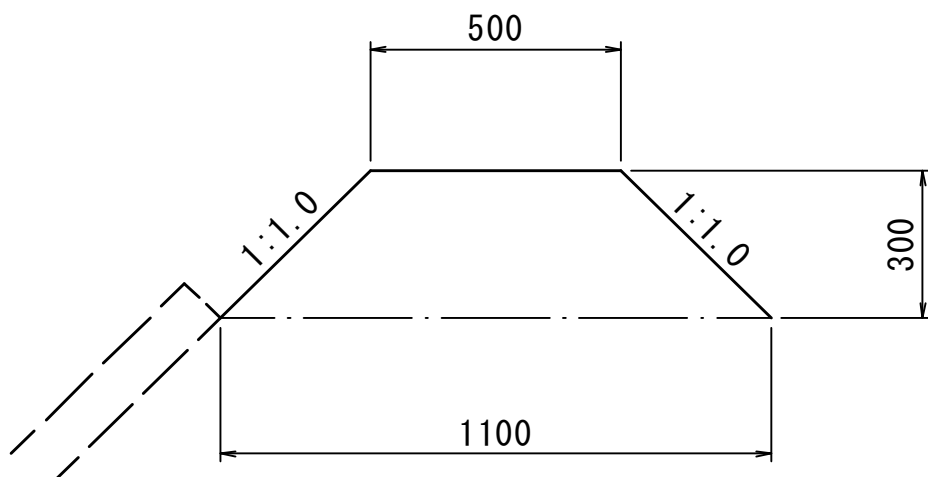
[illegible]

[illegible]

材 料 計 算 書

算式根拠となる構造図

名 称：蛙畔工

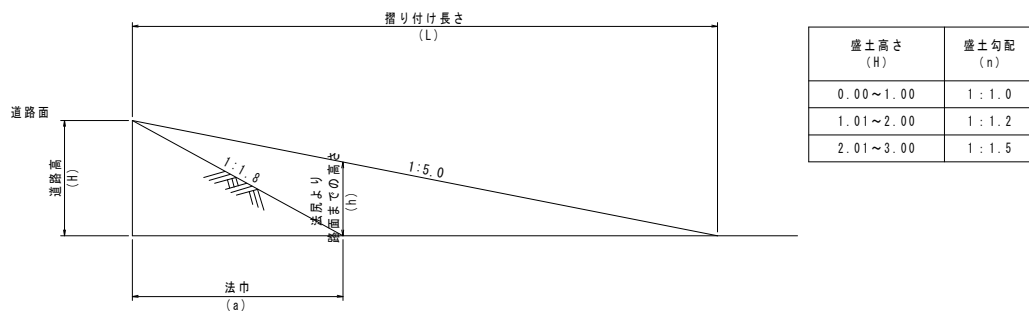
[illegible]

材 料 計 算 書

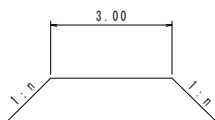
算式根拠となる構造図

名 称 : 田区進入路 (Ab-2)

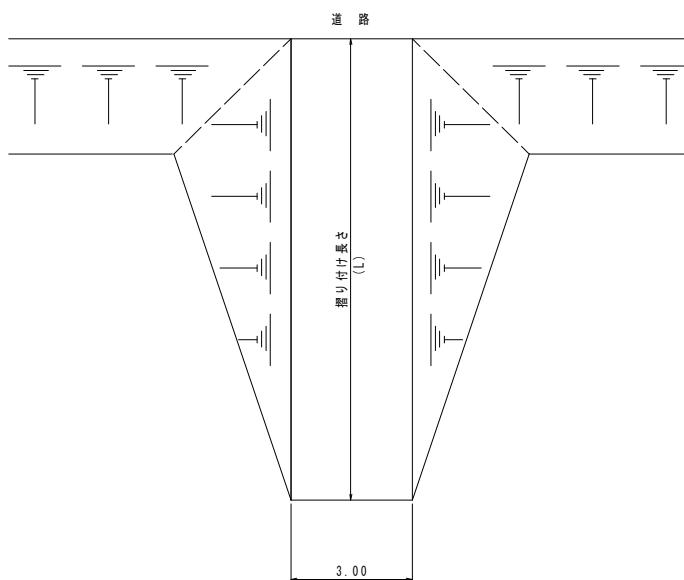
縦断図



横断図



平面図



号 型	道路高 (H)		法原より路面までの高さ (h)	掘り付け長さ (L)	路面工	盛土	盛土法面仕上	法巾 (a)	水路蓋 (BF蓋)
	範囲	平均高							
Ab-1	0.31~0.90m	0.60m	0.38m	3.00m	7.50m ²	1.9m ³	1.6m ²	1.08m	-
Ab-2	0.91~1.50m	1.20m	0.77m	6.00m	15.00m ²	9.1m ³	7.2m ²	2.16m	-
Ab-3	1.51~2.10m	1.80m	1.15m	9.00m	22.50m ²	22.7m ³	16.2m ²	3.24m	-

(1ヶ所当たり)

但し、路面工は原則として計画しない。

名 称	規 格	算 式	1箇所当り数量	延長・ヶ所	単位	数 量
盛 土		V=	9.1	1.0	m3	9.1
盛土法面仕上		A=	7.2	1.0	m2	7.2

[illegible]

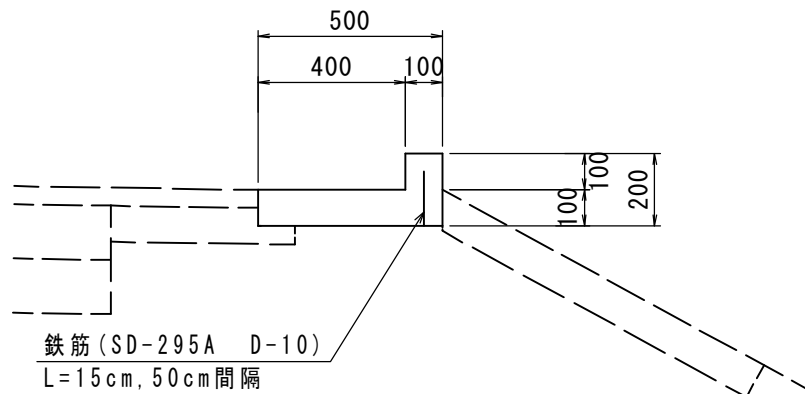
[illegible]

[illegible]

材 料 計 算 書

算式根拠となる構造図

名 称 : 2型路肩コンクリート



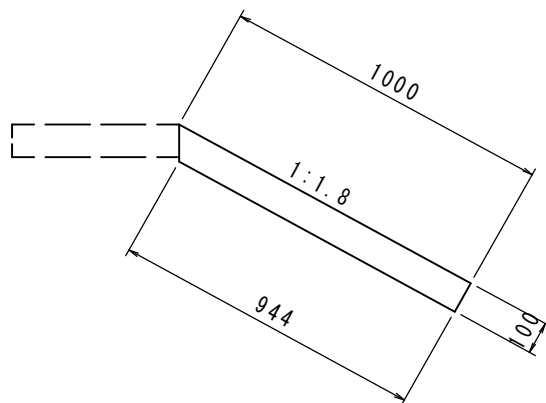
※鉄筋(SD-295A D-10)=0.56kg/m

[illegible]

材 料 計 算 書

算式根拠となる構造図

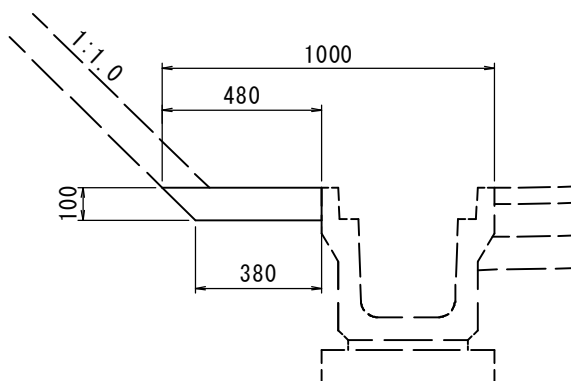
名 称 : 1型防草コンクリート

[illegible]

材 料 計 算 書

算式根拠となる構造図

名 称 : 1型張コンクリート

[illegible]

仮設道 数量 集計表

[illegible]

土工数量計算書

測点	点間距離	③④工区 掘削(土砂)					
		断面積(m ²)	平均断面積	体積(m ³)	断面積(m ²)	平均断面積	体積(m ³)
NO. 12+15. 5		2. 9					
NO. 13	4. 1	14. 8	8. 85	36. 3			
N013+9. 2	9. 2	15. 9	15. 35	141. 2			
NO. 14	12. 2	23. 1	19. 50	237. 9			
計	25. 5			415. 4			0. 0
測点	点間距離						
		断面積(m ²)	平均断面積	体積(m ³)	断面積(m ²)	平均断面積	体積(m ³)
計	0. 0			0. 0			0. 0
測点	点間距離						
		断面積(m ²)	平均断面積	体積(m ³)	断面積(m ²)	平均断面積	体積(m ³)
計	0. 0			0. 0			0. 0