

広域ごみ処理施設整備・運営事業

要求水準書 添付資料

令和6年（2024年）12月

西尾市

要求水準書添付資料－1	事業実施区域及び工事利用可能区域
要求水準書添付資料－2	工事ステップ図
要求水準書添付資料－3	資材置場②の配置案
要求水準書添付資料－4	調整池構造図
要求水準書添付資料－5	西尾幡豆クリーンセンター（ごみ焼却施設・リサイクル施設）移転新築工事竣工図（外構図・植栽図）
要求水準書添付資料－6	土壌汚染調査実施範囲
要求水準書添付資料－7	廃棄物再生利用施設建設工事竣工図（外構図）
要求水準書添付資料－8	既存施設の自家用構内図
要求水準書添付資料－9	敷地内の電力供給施設の電源供給場所
要求水準書添付資料－10	各施設の単線結線図
要求水準書添付資料－11	現焼却棟からリサイクル棟への各種送水管情報
要求水準書添付資料－12	既設高温水配管図
要求水準書添付資料－13	既存高温水配管経路（ホワイトウェイブ21）
要求水準書添付資料－14	ホワイトウェイブ21の電気室位置図
要求水準書添付資料－15	西尾市地質調査報告書
要求水準書添付資料－16	上水の水質データ
要求水準書添付資料－17	工業用水の水質データ
要求水準書添付資料－18	ごみ処理量実績及び計画ごみ処理量（参考）
要求水準書添付資料－19	西尾市クリーンセンターの令和5年度及び令和6年度操炉計画（参考）
要求水準書添付資料－20	ごみ質実績
要求水準書添付資料－21	西尾市クリーンセンターにおける排ガス処理実績
要求水準書添付資料－22	搬入車両台数実績
要求水準書添付資料－23	日毎時間別・収集区分別搬入台数集計【R5年度】
要求水準書添付資料－24	現焼却棟内の駐車場可能エリア
要求水準書添付資料－25	工事用車両等利用可能区域
要求水準書添付資料－26	既存ごみ計量機の施工承諾申請図書
要求水準書添付資料－27	リサイクル棟プラント排水接続点
要求水準書添付資料－28	自営線接続先の電力使用量実績
要求水準書添付資料－29	西尾市洪水ハザードマップ⑥吉良地区
要求水準書添付資料－30	既存ごみ計量棟の竣工図
要求水準書添付資料－31	既存施設の動線計画図
要求水準書添付資料－32	既存施設のランプウェイ計画図
要求水準書添付資料－33	測量図
要求水準書添付資料－34	現施設整備時の洪水調整池概略検討書
要求水準書添付資料－35	既存施設の電話・通信設備取合い点
要求水準書添付資料－36	敷地内の誘導及び案内業務の概要と所掌
要求水準書添付資料－37	現西尾市クリーンセンターにおけるごみの搬入手順
要求水準書添付資料－38	現西尾市クリーンセンターにおける剪定枝の持込方法
要求水準書添付資料－39	現西尾市クリーンセンターにおける植栽等管理図

リサイクル棟の排水は、「生物処理+凝集沈殿処理」のうえ、隣接のごみ焼却棟へ送水し、焼却施設の冷却水として再利用している。（場外排水はない）

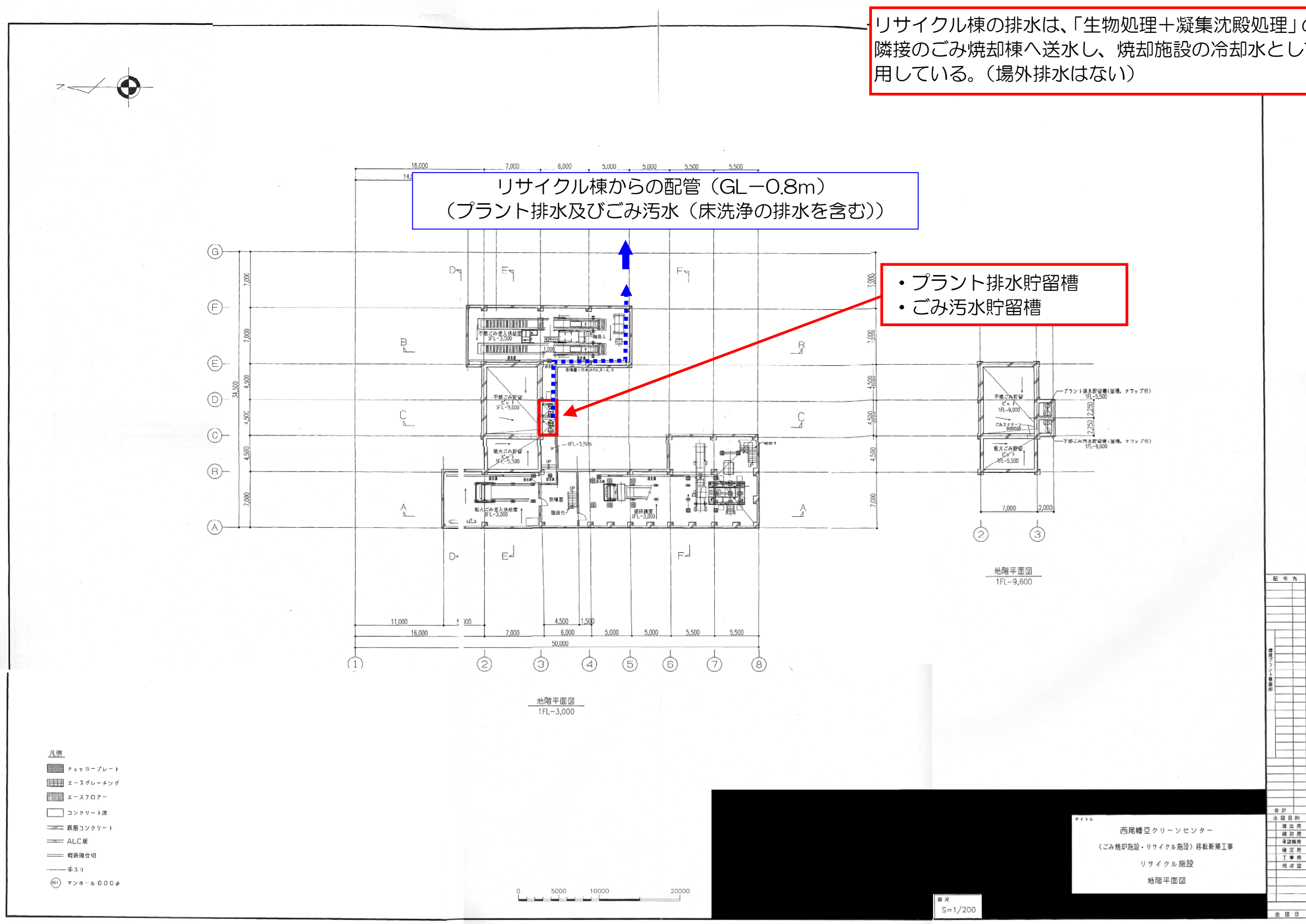
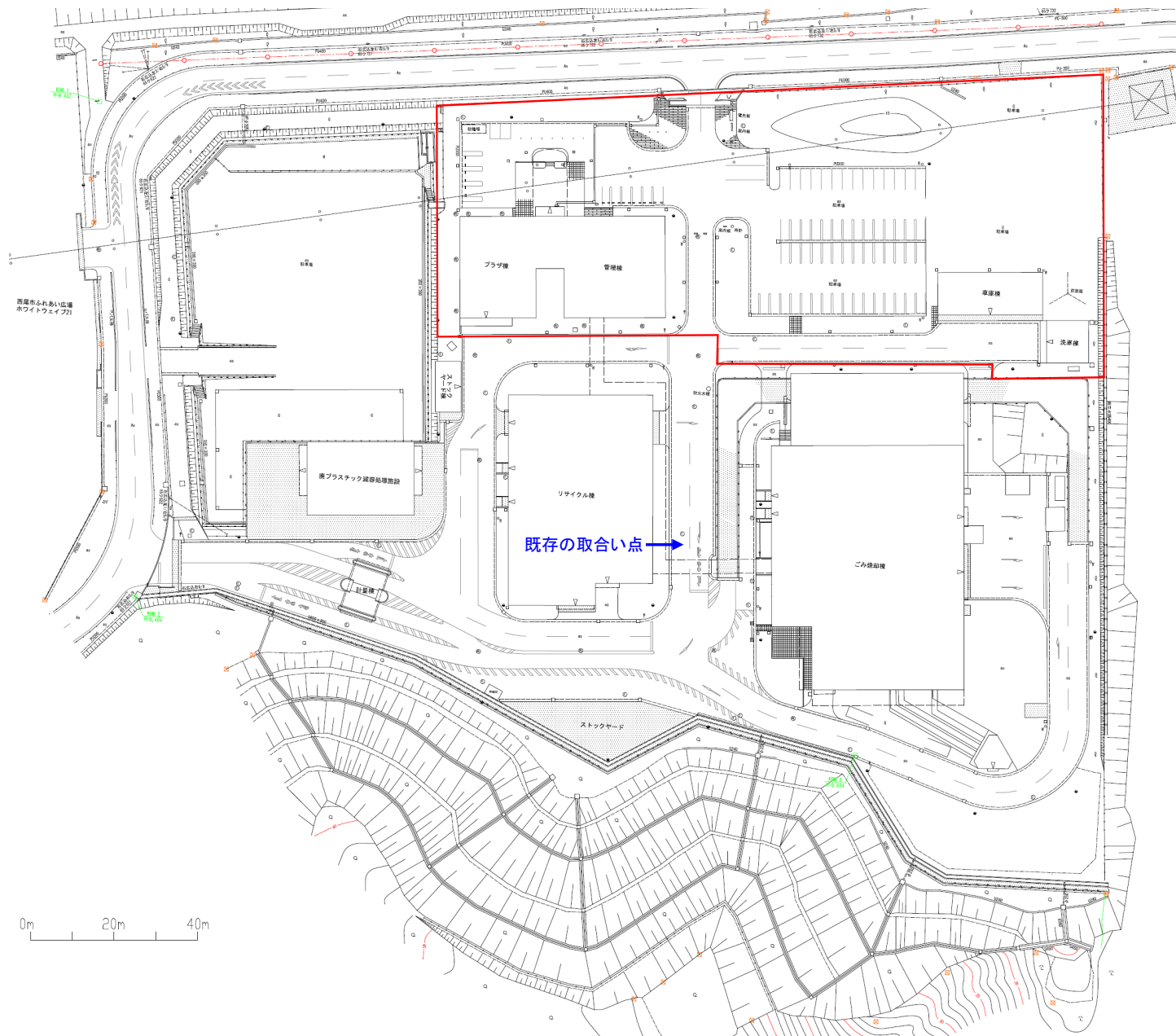


図 2.1.1-4(3) リサイクル棟平面図 (地下階)





土壌調査実施範囲

図 1.2-2 調査対象範囲

要求水準書添付資料－ 2 8 自営線接続先の電力使用量実績

■ 現施設の契約電力

(kW)

	H30年度	R1年度	R2年度	R3年度	R4年度 4～9月	R4年度 10～3月
西尾市クリーンセンター	1,250	1,250	1,250	1,250	1,300	1,250
現焼却棟	640	640	640	640	640	640
リサイクル棟	440	440	440	440	440	440
廃プラスチック減容処理施設	20	20	20	20	20	20
管理棟・プラザ棟	120	120	120	120	120	120
余裕分	30	30	30	30	80	30
ホワイトウェイブ21	606	606	606	606	606	606

■ 施設別年間電力使用量実績

(kWh/年)

施設	年度	4月	5月	6月	7月	8月	9月	10月	11月	12月	1月	2月	3月	合計
リサイクル棟	H30年度	36,770	38,990	40,570	49,870	51,270	40,300	39,900	39,610	38,820	40,450	36,820	39,370	492,740
	R1年度	36,400	40,420	38,150	43,270	54,830	45,020	39,210	32,150	41,240	36,340	31,080	48,850	486,960
	R2年度	45,000	36,500	48,760	55,730	50,010	44,500	43,940	40,410	44,550	42,820	36,320	37,030	525,570
	R3年度	29,410	28,970	35,960	39,430	38,040	32,900	34,160	32,670	33,250	35,720	28,100	35,300	403,910
	R4年度	33,310	31,580	34,020	35,360	38,490	31,870	30,030	28,280	32,630	29,860	28,730	33,830	387,990
廃プラスチック減容処理施設	H30年度	2,300	2,380	2,330	2,550	2,580	2,160	2,370	2,380	2,690	2,610	2,410	2,380	29,140
	R1年度	2,730	2,180	2,350	2,700	2,780	2,590	3,000	2,370	2,920	3,000	2,720	2,730	32,070
	R2年度	2,540	2,640	2,730	3,310	2,970	2,970	2,790	2,550	3,040	2,860	2,810	3,100	34,310
	R3年度	3,200	2,380	2,960	3,160	3,180	3,230	2,720	2,930	3,220	2,980	2,740	3,220	35,920
	R4年度	2,740	2,940	3,230	3,260	3,340	3,300	2,870	3,000	3,500	2,830	3,000	3,370	37,380
ホワイトウェイブ21	H30年度	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	2,081,255
	R1年度	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	1,954,892
	R2年度	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	1,761,344
	R3年度	159,893	143,094	164,809	206,412	215,184	65,365	165,311	163,721	164,233	77,437	93,875	170,557	1,789,891
	R4年度	158,048	167,140	188,285	205,313	209,382	150,913	159,595	153,524	153,396	70,810	135,274	146,174	1,897,854

令和5年 9月11日

項目 時刻	52 F1		52 F2		52 F3		52 F4		52F5 リサイクル								管理棟・プラザ棟	
	プラント動力 (共通系・重要系)		プラント動力 (1系・2系・3系)		建築 動力		照 明		プラント 動力		建築 動力		照 明		回転破砕機		建築動力	照明
	電 流	電 力 量	電 流	電 力 量	電 流	電 力 量	電 流	電 力 量	電 流	電 力 量	電 流	電 力 量	電 流	電 力 量	電 流	電 力 量	電 力 量	電 力 量
	A	kWh	A	kWh	A	kWh	A	kWh	A	kWh	A	kWh	A	kWh	A	kWh	kWh	kWh
1:00	704	540	737	560	263	70	377	70	6	10	33	10	17	0	0	0	0	0
2:00	732	520	890	560	249	60	371	80	6	0	25	20	15	10	0	0	0	10
3:00	765	530	652	550	254	70	372	70	5	10	22	10	14	0	0	0	0	0
4:00	700	530	798	550	268	70	366	80	6	0	38	10	16	0	0	0	0	0
5:00	726	520	743	560	250	60	365	70	6	10	22	10	16	10	0	0	10	0
6:00	711	510	774	570	243	60	357	80	5	0	34	10	15	0	0	0	0	10
7:00	722	520	847	560	326	70	369	70	26	10	29	10	40	0	0	0	0	0
8:00	697	520	782	570	290	80	440	80	31	10	45	10	59	10	0	0	0	0
9:00	749	520	823	560	378	90	577	100	69	30	46	20	129	20	0	0	30	20
10:00	718	530	794	560	365	120	615	120	78	40	38	10	137	30	0	0	40	20
11:00	705	530	922	560	330	100	627	120	87	40	46	20	136	20	0	0	40	30
12:00	762	520	839	570	308	80	555	110	59	40	34	10	130	30	0	0	20	20
13:00	748	520	691	570	294	90	533	110	43	30	29	10	95	10	0	0	20	20
14:00	702	530	784	490	332	90	568	110	70	30	38	10	107	20	0	0	20	20
15:00	728	530	800	560	303	80	531	110	80	40	17	10	108	20	0	0	20	20
16:00	736	540	807	570	287	80	488	110	28	30	35	20	100	20	0	0	10	10
17:00	704	520	848	570	269	80	434	90	13	20	26	10	43	10	0	0	10	10
18:00	708	520	764	570	274	70	431	90	6	10	27	10	16	10	0	0	10	10
19:00	713	530	743	560	251	70	415	80	6	0	34	10	17	0	0	0	10	10
20:00	724	540	717	530	276	70	413	80	7	10	26	0	16	10	0	0	10	10
21:00	728	540	636	500	252	70	369	80	7	0	29	10	18	0	0	0	10	0
22:00	803	530	653	470	251	60	377	80	6	10	22	10	16	0	0	0	0	0
23:00	765	540	805	480	249	60	382	70	6	0	27	10	15	10	0	0	0	0
0:00	770	540	783	550	260	70	385	80	6	10	25	10	18	0	0	0	0	10
最大値	803	540	922	570	378	120	627	120	87	40	46	20	137	30	0	0	40	30
最小値	697	510	636	470	243	60	357	70	5	0	17	0	14	0	0	0	0	0
平均値	730	528	776	548	284	76	447	89	28	16	31	11	54	10	0	0	11	10
合計値		12670		13150		1820		2140		390		270		240		0	260	230
日累計		115700		113150		18610		21990		5290		3360		2220		350	2470	1580
負荷率																		

項目	52 F1		52 F2		52 F3		52 F4		52F5 リサイクル								管理棟・プラザ棟	
	プラント動力 (共通系・重要系)		プラント動力 (1系・2系・3系)		建築 動力		照 明		プラント 動力		建築 動力		照 明		回転破砕機		建築動力	照明
	電 流	電 力 量	電 流	電 力 量	電 流	電 力 量	電 流	電 力 量	電 流	電 力 量	電 流	電 力 量	電 流	電 力 量	電 流	電 力 量	電 力 量	電 力 量
時 刻	A	kWh	A	kWh	A	kWh	A	kWh	A	kWh	A	kWh	A	kWh	A	kWh	kWh	kWh
1:00	772	530	814	570	248	60	381	70	6	0	27	10	15	0	0	0	0	0
2:00	745	540	844	560	257	60	368	80	6	10	26	0	16	10	0	0	10	0
3:00	729	530	778	560	246	60	374	70	6	10	26	10	17	0	0	0	0	0
4:00	737	520	846	560	241	60	370	70	6	0	24	10	16	0	0	0	0	10
5:00	724	520	774	560	244	60	372	80	6	10	22	10	18	10	0	0	0	0
6:00	702	520	747	560	248	60	360	70	6	0	29	10	16	0	0	0	0	0
7:00	735	520	879	570	258	60	373	80	6	10	22	10	18	0	0	0	0	0
8:00	755	530	768	570	240	70	446	80	44	10	38	10	81	10	0	0	10	10
9:00	697	520	743	550	343	80	533	90	291	80	106	20	161	20	9	20	10	0
10:00	695	540	771	560	309	80	557	110	204	120	68	30	156	30	0	30	20	20
11:00	734	530	701	560	270	80	529	110	271	150	87	20	160	30	9	50	10	20
12:00	746	540	886	560	309	90	549	100	273	150	85	20	144	30	9	50	20	10
13:00	687	530	718	560	303	80	506	110	33	50	38	20	108	20	0	10	20	20
14:00	783	520	781	560	292	90	531	100	218	100	77	20	133	30	0	0	20	20
15:00	712	530	898	560	309	90	525	110	178	100	80	20	122	20	0	0	20	20
16:00	682	530	773	570	298	80	495	100	28	50	26	20	107	20	0	0	20	10
17:00	704	530	707	560	279	80	456	100	6	20	31	10	45	10	0	0	10	20
18:00	680	510	862	560	272	70	407	80	6	0	27	20	14	10	0	0	10	10
19:00	781	530	829	560	257	70	392	90	7	10	32	0	17	0	0	0	10	0
20:00	748	540	762	560	243	70	366	80	6	0	22	10	17	10	0	0	10	10
21:00	818	550	814	570	251	60	366	70	7	10	25	10	19	0	0	0	0	0
22:00	757	550	753	560	242	60	369	70	6	0	22	10	16	0	0	0	10	0
23:00	849	540	811	570	219	60	368	80	6	10	22	10	17	10	0	0	0	0
0:00	742	540	794	560	239	60	367	70	6	0	22	10	16	0	0	0	0	0
最大値	849	550	898	570	343	90	557	110	291	150	106	30	161	30	9	50	20	20

令和5年 9月13日

項目 時刻	52 F1		52 F2		52 F3		52 F4		52F5 リサイクル								管理棟・プラザ棟	
	プラント動力 (共通系・重要系)		プラント動力 (1系・2系・3系)		建築 動力		照 明		プラント 動力		建築 動力		照 明		回転破砕機		建築動力	照明
	電 流	電 力 量	電 流	電 力 量	電 流	電 力 量	電 流	電 力 量	電 流	電 力 量	電 流	電 力 量	電 流	電 力 量	電 流	電 力 量	電 力 量	電 力 量
	A	kWh	A	kWh	A	kWh	A	kWh	A	kWh	A	kWh	A	kWh	A	kWh	kWh	kWh
1:00	759	530	936	560	243	60	366	80	6	10	22	10	15	0	0	0	0	10
2:00	775	540	844	560	242	60	363	70	6	0	22	0	16	10	0	0	0	0
3:00	738	530	833	560	229	50	362	70	6	10	29	10	18	0	0	0	0	0
4:00	760	530	687	560	211	60	367	70	6	0	22	10	15	0	0	0	0	0
5:00	756	530	730	560	248	60	361	80	6	10	24	10	19	10	0	0	10	10
6:00	688	520	761	560	241	60	359	70	6	10	22	0	15	0	0	0	0	0
7:00	705	520	863	570	242	60	362	70	6	0	25	10	16	0	0	0	0	0
8:00	685	520	866	560	284	70	431	80	34	20	46	10	68	10	0	0	0	0
9:00	783	530	861	570	306	70	536	90	263	50	92	20	156	20	9	10	20	10
10:00	714	530	691	550	331	100	568	110	173	160	80	30	155	30	0	50	20	30
11:00	846	540	864	560	343	90	561	120	271	120	79	20	159	30	9	40	30	20
12:00	783	550	788	560	351	110	560	110	219	150	65	20	141	30	0	40	30	20
13:00	739	530	825	550	347	100	525	100	48	30	52	20	150	20	0	0	30	30
14:00	766	550	877	560	397	100	523	110	253	130	77	20	167	30	9	40	30	10
15:00	730	540	728	560	342	100	497	100	184	130	106	20	145	30	0	20	30	20
16:00	786	540	724	550	330	100	474	90	38	50	41	20	113	30	0	0	20	10
17:00	718	540	807	560	299	90	419	100	7	20	25	10	24	10	0	0	20	10
18:00	762	520	765	560	275	80	434	90	6	10	28	10	16	0	0	0	10	0
19:00	737	530	736	570	261	80	396	80	7	0	25	10	15	0	0	0	20	10
20:00	776	530	817	570	260	60	386	80	7	10	27	10	16	10	0	0	0	0
21:00	777	550	834	560	255	70	370	80	7	0	26	10	14	0	0	0	10	0
22:00	747	550	759	560	259	70	372	70	6	10	28	10	15	0	0	0	10	10
23:00	755	540	916	570	268	60	363	80	6	0	28	10	15	10	0	0	0	0
0:00	762	540	735	570	254	70	369	70	6	10	28	10	14	0	0	0	10	0
最大値	846	550	936	570	397	110	568	120	271	160	106	30	167	30	9	50	30	30
最小値	685	520	687	550	211	50	359	70	6	0	22	0	14	0	0	0	0	0
平均値	752	535	802	561	284	76	430	86	66	39	42	13	62	12	1	8	13	8
合計値		12830		13470		1830		2070		940		310		280		200	300	200
日累計		141270		140110		22130		26130		7130		3990		2770		710	2980	1960
負荷率																		

令和5年 9月14日

項 目	52 F1		52 F2		52 F3		52 F4		52F5 リサイクル								管理棟・プラザ棟	
	プラント動力 (共通系・重要系)		プラント動力 (1系・2系・3系)		建築 動力		照 明		プラント 動力		建築 動力		照 明		回転破砕機		建築動力	照明
	電 流	電 力 量	電 流	電 力 量	電 流	電 力 量	電 流	電 力 量	電 流	電 力 量	電 流	電 力 量	電 流	電 力 量	電 流	電 力 量	電 力 量	電 力 量
時 刻	A	kWh	A	kWh	A	kWh	A	kWh	A	kWh	A	kWh	A	kWh	A	kWh	kWh	kWh
1:00	751	530	832	560	249	70	367	80	6	0	22	10	15	0	0	0	0	10
2:00	771	540	796	570	253	60	370	70	6	10	33	10	15	10	0	0	10	0
3:00	809	530	790	570	241	60	368	70	6	0	24	0	16	0	0	0	0	0
4:00	850	540	716	560	225	70	367	80	6	10	26	10	15	0	0	0	10	0
5:00	698	530	766	570	249	60	356	70	6	0	26	10	15	10	0	0	0	10
6:00	743	520	758	580	249	60	358	70	6	10	26	10	15	0	0	0	10	0
7:00	703	520	676	570	259	70	368	80	6	10	24	10	13	0	0	0	0	0
8:00	737	510	828	560	299	70	473	80	33	10	50	10	81	10	0	0	20	10
9:00	736	530	772	560	357	90	512	90	157	50	79	20	127	20	0	0	20	10
10:00	800	540	860	570	381	110	590	110	180	110	87	30	139	30	0	0	40	20
11:00	742	540	804	560	376	110	578	120	168	110	81	20	137	20	0	0	40	30
12:00	786	550	901	550	390	120	571	110	88	80	46	20	116	30	0	0	50	20
13:00	748	530	733	560	363	120	531	100	47	20	40	20	104	20	0	0	40	20
14:00	820	540	691	560	359	110	508	110	89	40	43	10	130	20	0	0	40	20
15:00	775	550	695	550	396	120	521	100	75	30	53	20	121	20	0	0	40	20
16:00	734	540	684	560	341	100	498	100	38	40	56	20	117	20	0	0	20	10
17:00	719	540	744	550	320	100	443	100	6	20	43	10	23	20	0	0	20	10
18:00	764	530	871	550	310	90	406	80	6	0	41	10	15	0	0	0	30	10
19:00	728	520	812	560	299	90	404	90	7	10	31	20	18	10	0	0	20	0
20:00	716	540	788	550	263	70	371	70	7	0	32	0	19	0	0	0	10	0
21:00	748	520	752	560	259	70	373	80	7	10	37	20	17	0	0	0	10	10
22:00	765	530	820	570	261	60	372	70	6	0	35	0	17	0	0	0	0	0
23:00	754	540	725	560	254	70	377	80	6	10	35	10	17	10	0	0	10	0
0:00	788	540	765	560	255	70	379	70	6	0	34	10	16	0	0	0	0	10
最大値	850	550	901	580	396	120	590	120	180	110	87	30	139	30	0	0	50	30
最小値	698	510	676	550	225	60	356	70	6	0	22	0	13	0	0	0	0	0
平均値	758	533	774	561	300	84	436	87	40	24	42	13	55	10	0	0	18	9
合計値		12800		13470		2020		2080		580		310		250		0	440	220
日累計		154070		153580		24150		28210		7710		4300		3020		710	3420	2180
負荷率																		

令和5年 9月15日

項目 時刻	52 F1		52 F2		52 F3		52 F4		52F5 リサイクル								管理棟・プラザ棟	
	プラント動力 (共通系・重要系)		プラント動力 (1系・2系・3系)		建築 動力		照 明		プラント 動力		建築 動力		照 明		回転破砕機		建築動力	照明
	電 流	電 力 量	電 流	電 力 量	電 流	電 力 量	電 流	電 力 量	電 流	電 力 量	電 流	電 力 量	電 流	電 力 量	電 流	電 力 量	電 力 量	電 力 量
	A	kWh	A	kWh	A	kWh	A	kWh	A	kWh	A	kWh	A	kWh	A	kWh	kWh	kWh
1:00	761	530	796	560	255	70	372	80	6	10	27	10	15	0	0	0	10	0
2:00	758	530	840	550	253	60	372	70	6	0	45	10	20	10	0	0	0	0
3:00	749	520	814	560	255	70	373	80	6	10	23	10	15	0	0	0	10	0
4:00	698	520	748	550	245	70	370	70	6	0	31	10	17	0	0	0	0	10
5:00	715	510	854	560	263	60	365	70	6	10	28	10	14	0	0	0	10	0
6:00	683	510	883	560	268	70	364	80	6	10	24	10	16	10	0	0	0	0
7:00	728	520	772	570	250	70	375	70	6	0	32	10	15	0	0	0	10	0
8:00	694	510	887	570	300	80	424	80	41	10	59	10	64	10	0	0	10	10
9:00	761	530	713	560	309	90	476	90	172	60	76	30	128	20	0	0	20	10
10:00	719	540	722	550	349	100	514	100	173	110	62	20	135	20	0	0	20	10
11:00	754	550	779	560	337	100	511	100	197	110	70	20	140	30	0	0	30	10
12:00	770	540	719	560	363	110	519	110	59	100	75	30	120	20	0	0	30	20
13:00	713	530	820	550	368	120	510	100	48	40	76	20	115	20	0	0	40	10
14:00	728	540	816	560	366	110	544	110	104	50	69	30	138	20	0	0	40	20
15:00	772	550	822	550	389	120	543	100	104	40	71	20	127	30	0	0	40	20
16:00	739	550	692	560	424	120	514	110	41	40	53	20	122	20	0	0	30	10
17:00	811	540	849	550	329	100	471	90	6	20	41	20	44	20	0	0	20	10
18:00	725	540	727	560	306	100	416	90	6	0	34	10	16	10	0	0	20	10
19:00	734	540	781	560	278	80	392	80	7	10	35	10	15	0	0	0	20	0
20:00	803	550	744	560	273	80	370	80	7	0	34	10	20	0	0	0	0	10
21:00	769	540	699	570	318	70	368	80	7	10	26	10	16	10	0	0	10	0
22:00	748	540	739	560	270	70	372	70	6	0	35	20	16	0	0	0	10	0
23:00	800	520	760	570	274	80	372	80	6	10	26	10	16	0	0	0	0	0
0:00	733	530	679	560	276	70	376	70	6	10	26	10	15	10	0	0	10	10
最大値	811	550	887	570	424	120	544	110	197	110	76	30	140	30	0	0	40	

令和5年 9月16日

項目 時刻	52 F1		52 F2		52 F3		52 F4		52F5 リサイクル								管理棟・プラザ棟	
	プラント動力 (共通系・重要系)		プラント動力 (1系・2系・3系)		建築 動力		照 明		プラント 動力		建築 動力		照 明		回転破砕機		建築動力	照明
	電 流	電 力 量	電 流	電 力 量	電 流	電 力 量	電 流	電 力 量	電 流	電 力 量	電 流	電 力 量	電 流	電 力 量	電 流	電 力 量	電 力 量	電 力 量
	A	kWh	A	kWh	A	kWh	A	kWh	A	kWh	A	kWh	A	kWh	A	kWh	kWh	kWh
1:00	766	540	703	560	296	70	380	80	6	0	24	0	16	0	0	0	10	0
2:00	758	540	800	550	271	80	369	70	6	10	22	10	14	0	0	0	10	0
3:00	759	540	798	560	266	60	375	80	6	0	34	10	16	0	0	0	0	10
4:00	695	530	810	560	257	70	371	70	6	10	34	10	17	10	0	0	10	0
5:00	761	520	813	550	249	70	364	80	6	0	34	10	15	0	0	0	10	0
6:00	742	510	768	560	269	70	367	70	6	10	34	10	16	0	0	0	0	10
7:00	715	530	720	570	276	70	366	70	6	0	34	10	17	10	0	0	10	0
8:00	730	520	795	560	299	70	423	80	6	10	44	10	28	0	0	0	10	0
9:00	783	530	775	560	291	90	423	80	24	0	51	20	97	20	0	0	20	10
10:00	771	540	810	550	310	90	464	100	9	20	43	20	98	10	0	0	10	10
11:00	727	540	797	560	324	90	462	90	7	10	50	10	97	20	0	0	20	10
12:00	802	540	752	550	306	90	465	90	23	10	49	20	90	20	0	0	20	10
13:00	768	540	766	560	373	80	444	80	7	0	48	10	37	10	0	0	10	0
14:00	713	530	740	550	454	140	434	90	7	20	46	20	44	0	0	0	70	20
15:00	750	520	727	560	441	140	409	80	6	10	47	20	39	10	0	0	50	10
16:00	713	530	710	550	298	90	368	80	6	10	49	10	42	10	0	0	20	0
17:00	727	520	688	550	279	90	360	70	7	0	36	20	15	10	0	0	0	0
18:00	717	530	879	510	272	70	366	80	6	10	38	10	17	0	0	0	0	10
19:00	732	530	908	550	261	70	368	70	7	0	26	10	15	0	0	0	0	0
20:00	725	540	814	560	271	70	375	80	7	10	34	10	17	0	0	0	0	0
21:00	758	540	760	560	258	70	370	70	7	0	35	10	20	10	0	0	0	0
22:00	728	520	694	560	263	70	368	80	7	10	33	10	20	0	0	0	10	0
23:00	732	530	808	550	260	60	369	70	6	0	33	10	17	0	0	0	0	10
0:00	755	530	918	570	263	70	368	80	6	10	33	10	16	10	0	0	0	0
最大値	802	540	918	570	454	140	465	100	24	20	51	20	98	20	0	0	70	20
最小値	695	510	688	510	249	60	360	70	6	0	22	0	14	0	0	0	0	0
平均値	743	531	781	555	296	81	393	79	8	7	38	12	34	6	0	0	12	5
合計値		12740		13320		1940		1890		160		290		150		0	290	110
日累計		179590		180320		28160		32160		8530		4960		3430		710	4100	2460
負荷率																		

■ホワイトウェイブ21 時間常別電力使用量実績

(kWh)

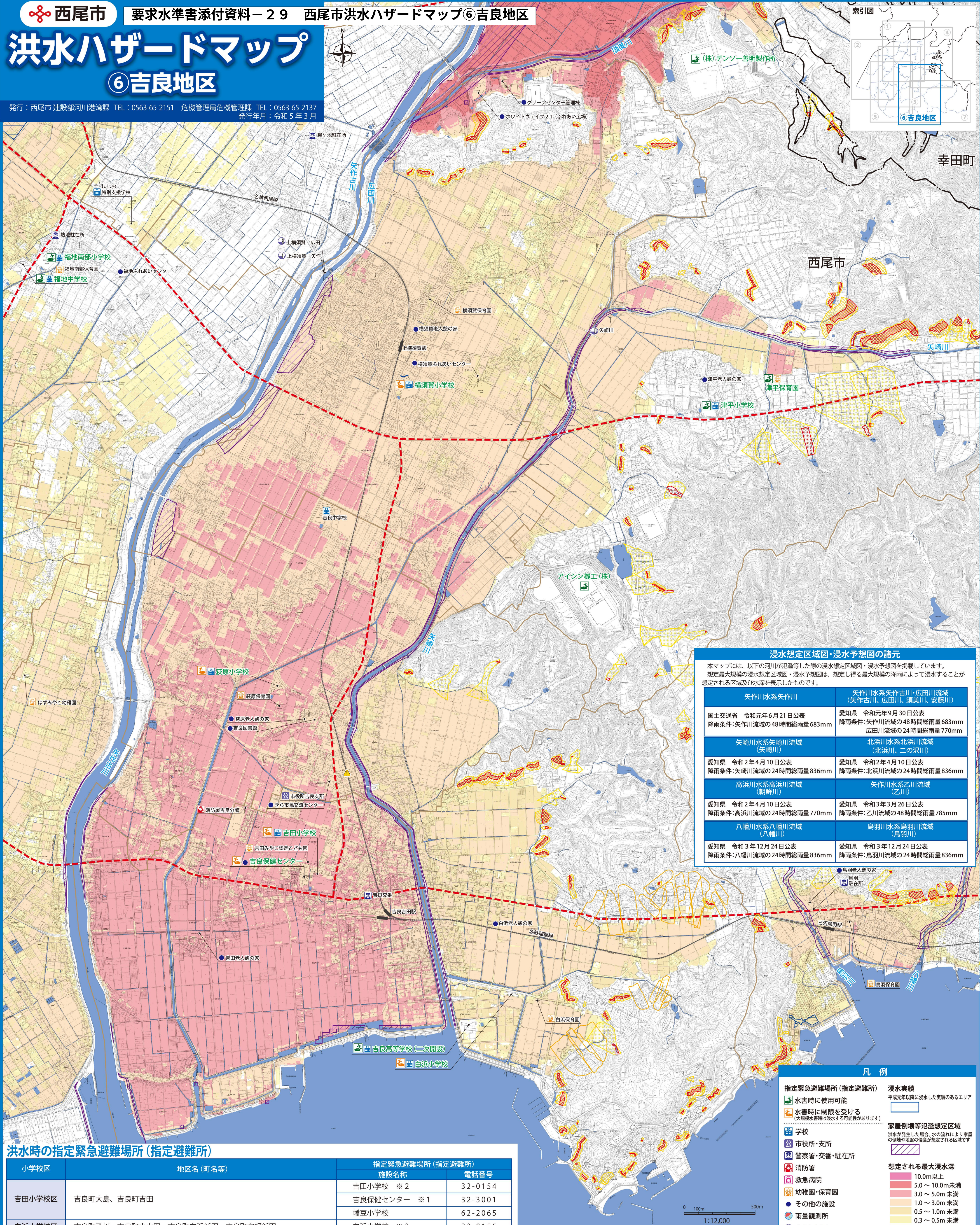
年月日	0:00～0:30	0:30～1:00	1:00～1:30	1:30～2:00	2:00～2:30	2:30～3:00	3:00～3:30	3:30～4:00	4:00～4:30	4:30～5:00	5:00～5:30	5:30～6:00	6:00～6:30	6:30～7:00	7:00～7:30	7:30～8:00	8:00～8:30	8:30～9:00	9:00～9:30	9:30～10:00	10:00～10:30	10:30～11:00	11:00～11:30	11:30～12:00
20230801	76.8	76.8	75.6	76.8	76.8	75.6	76.8	76.8	75.6	76.8	75.6	76.8	76.8	75.6	81.6	103.2	144	156	165.6	176.4	223.2	224.4	228	228
20230802	82.8	82.8	84	85.2	84	84	84	78	79.2	78	78	79.2	78	79.2	81.6	126	144	156	165.6	180	217.2	218.4	220.8	219.6
20230803	75.6	74.4	78	76.8	76.8	76.8	75.6	78	75.6	75.6	78	76.8	76.8	76.8	79.2	106.8	141.6	154.8	168	216	214.8	218.4	216	216
20230804	76.8	78	79.2	78	78	79.2	79.2	78	79.2	78	79.2	79.2	79.2	79.2	82.8	102	135.6	147.6	151.2	163.2	212.4	216	218.4	218.4
20230805	82.8	81.6	84	85.2	84	84	84	84	84	82.8	84	85.2	84	85.2	91.2	114	145.2	147.6	152.4	163.2	220.8	219.6	222	222
20230806	82.8	82.8	85.2	85.2	84	79.2	79.2	80.4	79.2	79.2	80.4	79.2	80.4	81.6	115.2	134.4	142.8	146.4	150	157.2	213.6	216	218.4	216
20230807	78	78	78	76.8	78	78	78	78	78	78	78	76.8	78	78	91.2	93.6	115.2	130.8	144	157.2	202.8	199.2	200.4	200.4
20230808	84	85.2	84	84	85.2	84	84	85.2	79.2	79.2	84	85.2	85.2	85.2	99.6	115.2	139.2	146.4	159.6	169.2	222	223.2	225.6	224.4
20230809	75.6	75.6	75.6	75.6	78	76.8	76.8	76.8	76.8	76.8	78	76.8	78	76.8	79.2	94.8	138	148.8	158.4	164.4	216	214.8	217.2	217.2
20230810	78	78	78	79.2	79.2	79.2	79.2	80.4	79.2	79.2	80.4	79.2	79.2	79.2	85.2	100.8	134.4	148.8	150	163.2	214.8	217.2	219.6	218.4
20230811	76.8	75.6	78	76.8	78	78	76.8	76.8	78	76.8	78	76.8	78	81.6	97.2	105.6	142.8	145.2	153.6	164.4	218.4	219.6	223.2	222
20230812	82.8	84	84	85.2	85.2	85.2	84	85.2	84	85.2	84	85.2	85.2	88.8	104.4	142.8	142.8	142.8	153.6	178.8	218.4	220.8	223.2	223.2
20230813	82.8	81.6	81.6	81.6	79.2	78	76.8	76.8	76.8	78	78	78	78	80.4	82.8	96	138	148.8	151.2	182.4	216	217.2	225.6	220.8
20230814	81.6	80.4	80.4	80.4	80.4	79.2	79.2	80.4	79.2	80.4	80.4	80.4	80.4	84	104.4	99.6	121.2	136.8	142.8	158.4	201.6	199.2	200.4	204
20230815	82.8	84	84	84	82.8	82.8	84	82.8	84	82.8	84	84	84	85.2	86.4	96	88.8	91.2	94.8	106.8	94.8	91.2	91.2	92.4
20230816	85.2	85.2	85.2	85.2	84	85.2	85.2	86.4	85.2	84	85.2	86.4	85.2	87.6	91.2	106.8	138	141.6	151.2	164.4	216	217.2	219.6	220.8
20230817	76.8	76.8	75.6	79.2	78	78	78	78	78	78	78	79.2	78	85.2	99.6	109.2	141.6	147.6	151.2	164.4	222	222	225.6	224.4
20230818	82.8	81.6	84	84	84	82.8	84	84	82.8	84	84	84	84	87.6	96	115.2	140.4	144	150	163.2	217.2	220.8	224.4	222
20230819	75.6	75.6	76.8	78	76.8	78	78	76.8	76.8	76.8	78	76.8	78	80.4	98.4	105.6	138	148.8	154.8	168	224.4	224.4	228	225.6
20230820	82.8	82.8	85.2	85.2	85.2	85.2	85.2	85.2	85.2	84	86.4	85.2	87.6	90	90	102	130.8	148.8	158.4	172.8	219.6	219.6	223.2	223.2
20230821	76.8	75.6	76.8	76.8	75.6	75.6	76.8	76.8	75.6	75.6	75.6	76.8	76.8	78	80.4	94.8	114	134.4	142.8	152.4	198	195.6	194.4	195.6
20230822	79.2	80.4	79.2	80.4	79.2	79.2	79.2	79.2	79.2	79.2	79.2	79.2	79.2	79.2	80.4	108	136.8	142.8	147.6	154.8	163.2	222	223.2	224.4
20230823	81.6	81.6	84	82.8	84	84	79.2	79.2	78	79.2	78	79.2	79.2	79.2	79.2	106.8	136.8	142.8	148.8	153.6	168	218.4	223.2	226.8
20230824	81.6	84	85.2	85.2	85.2	85.2	85.2	86.4	84	85.2	86.4	85.2	85.2	84	103.2	135.6	140.4	146.4	156	160.8	195.6	214.8	214.8	213.6
20230825	81.6	81.6	81.6	82.8	82.8	82.8	82.8	82.8	82.8	82.8	84	82.8	82.8	82.8	84	98.4	127.2	141.6	148.8	181.2	217.2	217.2	219.6	219.6
20230826	76.8	76.8	78	79.2	78	78	79.2	78	79.2	76.8	79.2	79.2	78	79.2	118.8	138	141.6	145.2	145.2	164.4	217.2	225.6	226.8	226.8
20230827	81.6	80.4	82.8	81.6	82.8	82.8	81.6	82.8	82.8	82.8	81.6	82.8	84	82.8	87.6	98.4	132	145.2	150	158.4	216	217.2	218.4	218.4
20230828	85.2	85.2	85.2	84	85.2	84	82.8	85.2	84	82.8	84	85.2	84	84	85.2	97.2	124.8	130.8	141.6	153.6	201.6	198	201.6	200.4
20230829	79.2	79.2	78	79.2	79.2	78	79.2	78	79.2	78	78	80.4	78	79.2	80.4	94.8	136.8	145.2	156	164.4	213.6	216	216	216
20230830	81.6	82.8	82.8	85.2	84	82.8	84	84	82.8	84	84	84	84	84	87.6	109.2	138	144	151.2	162	218.4	220.8	222	220.8
20230831	74.4	74.4	76.8	76.8	75.6	76.8	75.6	76.8	75.6	75.6	78	76.8	75.6	76.8	82.8	103.2	139.2	146.4	151.2	168	219.6	219.6	222	222

年月日	12:00～12:30	12:30～13:00	13:00～13:30	13:30～14:00	14:00～14:30	14:30～15:00	15:00～15:30	15:30～16:00	16:00～16:30	16:30～17:00	17:00～17:30	17:30～18:00	18:00～18:30	18:30～19:00	19:00～19:30	19:30～20:00	20:00～20:30	20:30～21:00	21:00～21:30	21:30～22:00	22:00～22:30	22:30～23:00	23:00～23:30	23:30～24:00
20230801	230.4	226.8	230.4	229.2	229.2	228	226.8	225.6	226.8	225.6	226.8	224.4	229.2	216	212.4	207.6	186	109.2	88.8	81.6	81.6	80.4	82.8	81.6
20230802	223.2	220.8	220.8	222	223.2	220.8	223.2	223.2	224.4	220.8	222	214.8	219.6	207.6	204	198	174	103.2	85.2	74.4	73.2	73.2	75.6	76.8
20230803	218.4	218.4	217.2	216	220.8	218.4	218.4	218.4	222	217.2	219.6	213.6	219.6	204	201.6	196.8	176.4	103.2	85.2	80.4	79.2	76.8	78	76.8
20230804	220.8	219.6	219.6	219.6	218.4	218.4	222	220.8	223.2	219.6	219.6	217.2	218.4	205.2	202.8	198	183.6	104.4	87.6	80.4	81.6	79.2	82.8	82.8
20230805	226.8	223.2	224.4	224.4	226.8	220.8	225.6	222	226.8	223.2	226.8	226.8	228	214.8	211.2	207.6	184.8	110.4	87.6	81.6	81.6	80.4	84	85.2
20230806	220.8	220.8	223.2	218.4	219.6	222	224.4	219.6	223.2	218.4	220.8	220.8	219.6	206.4	204	194.4	171.6	102	81.6	76.8	78	78	78	76.8
20230807	201.6	202.8	202.8	202.8	202.8	205.2	207.6	207.6	206.4	206.4	207.6	207.6	206.4	198	195.6	189.6	177.6	109.2	93.6	86.4	84	85.2	84	85.2
20230808	228	224.4	228	225.6	228	225.6	229.2	228	228	224.4	225.6	223.2	229.2	216	212.4	205.2	184.8	109.2	86.4	78	74.4	74.4	75.6	74.4
20230809	222	218.4	220.8	219.6	222	222	228	226.8	226.8	220.8	220.8	217.2	220.8	207.6	200.4	195.6	178.8	98.4	79.2	75.6	75.6	78	78	78
20230810	220.8	219.6	220.8	217.2	219.6	219.6	222	222	223.2	218.4	219.6	213.6	219.6	207.6	202.8	199.2	174	103.2	81.6	74.4	74.4	75.6	75.6	75.6
20230811	225.6	225.6	226.8	226.8	226.8	226.8	228	229.2	228	229.2	225.6	225.6	223.2	226.8	216	211.2	202.8	188.4	105.6	82.8	81.6	80.4	82.8	84
20230812	228	225.6	226.8	226.8	231.6	229.2	230.4	229.2	232.8	229.2	228	226.8	226.8	216	212.4	206.4	182.4	109.2	91.2	80.4	79.2	80.4	81.6	80.4
20230813	225.6	223.2	226.8	228	230.4	226.8	232.8	231.6	232.8	228	229.2	228	231.6	216	212.4	208.8	186	110.4	91.2	80.4	80.4	80.4	80.4	80.4
20230814	205.2	206.4	206.4	208.8	212.4	212.4	210	211.2	214.8	214.8	211.2	208.8	210	195.6	189.6	171.6	156	92.4	82.8	84	82.8	82.8	84	85.2
20230815	88.8	90	91.2	90	90	90	90	90	91.2	90	90	90	87.6	88.8	100.8	99.6	97.2	87.6	85.2	84	85.2	85.2	85.2	85.2
20230816	223.2	222	223.2	220.8	222	222	225.6	224.4	225.6	223.2	223.2	222	223.2	222	212.4	207.6	199.2	182.4	102	84	75.6	74.4	75.6	76.8
20230817	226.8	225.6	226.8	225.6	228	228	230.4	228	232.8	231.6	229.2	224.4	228	216	212.4	205.2	186	105.6	82.8	81.6	79.2	80.4	81.6	81.6
20230818	224.4	225.6	223.2	223.2	224.4	225.6	229.2	226.8	226.8	228	229.2	222	226.8	212.4	210	202.8	187.2	106.8	82.8	73.2	73.2	74.4	75.6	75.6
20230819	231.6	230.4	226.8	225.6	228	225.6	229.2	228	229.2	228	228	225.6	229.2	214.8	213.6	206.4	189.6	111.6	88.8	82.8	81.6	81.6	84	84
20230820	224.4	225.6	225.6	224.4	226.8	225.6	229.2	229.2	231.6	226.8	230.4	224.4	226.8	216	207.6	200.4	181.2	103.2	80.4	76.8	76.8	75.6	78	76.8
20230821	198	200.4	200.4	199.2	199.2	201.6	202.8	205.2	205.2	204	202.8	202.8	204	192	187.2	186	170.4	103.2	85.2	80.4	80.4	79.2	80.4	80.4
20230822	225.6	224.4	226.8	226.8	226.8	226.8	228	226.8	226.8	226.8	228	225.6	228	216	211.2	206.4	187.2	109.2	86.4	80.4	79.2	80.4	82.8	81.6
20230823	230.4	226.8	229.2	228	230.4	230.4	234	230.4	231.6	230.4	230.4	225.6	230.4	216	212.4	206.4	189.6	110.4	88.8	81.6	81.6	81.6	84	84
20230824	217.2	218.4	218.4	222	220.8	220.8	223.2	222	224.4	222	222	218.4	219.6	206.4	202.8	199.2	176.4	100.8	80.4	76.8	78	80.4	82.8	79.2
20230825	219.6	218.4	222	220.8	222	220.8	222	219.6	223.2	222	218.4	216	222	210	205.2	200.4	177.6	108	87.6	80.4	76.8	75.6	75.6	76.8
20230826	228	220.8	222	220.8	224.4	224.4	223.2	223.2	224.4	219.6	218.4	216	220.8	210	206.4	198	178.8	100.8	79.2	80.4	79.2	79.2	80.4	80.4
20230827	222	220.8	223.2	218.4	223.2	222	220.8	223.2	228	225.6	229.2	224.4	226.8	213.6	210	202.8	182.4	110.4	91.2	84	84	85.2	84	84
20230828	202.8	204	206.4	208.8	208.8	210	208.8	210	207.6	208.8	208.8	204	202.8	190.8	188.4	182.8	174	102	86.4	76.8	79.2	79.2	79.2	79.2
20230829	218.4	216	220.8	217.2	222	218.4	223.2	222	219.6	219.6	222	218.4	220.8	204	204	201.6	186	108	84	81.6	80.4	80.4	81.6	82.8
20230830	220.8	220.8	223.2	222	222	223.2	225.6	225.6	226.8	224.4	224.4	223.2	223.2	212.4	207.6	204	178.8	106.8	82.8	78	72	73.2	75.6	74.4
20230831	224.4	222	224.4	223.2	222	219.6	223.2	223.2	224.4	222	223.2	219.6	223.2	212.4	207.6	201.6	170.4	97.2	81.6	80.4	80.4	81.6	81.6	82.8

洪水ハザードマップ

⑥吉良地区

発行：西尾市 建設部河川港湾課 TEL：0563-65-2151 危機管理局危機管理課 TEL：0563-65-2137
発行年月：令和5年3月



洪水時の指定緊急避難場所（指定避難所）

小学校区	地区名(町名等)	指定緊急避難場所(指定避難所)	
		施設名称	電話番号
吉田小学校区	吉良町大島、吉良町吉田	吉田小学校 ※2	32-0154
		吉良保健センター ※1	32-3001
		幡豆小学校	62-2065
白浜小学校区	吉良町乙川、吉良町小山田、吉良町白浜新田、吉良町富好新田	白浜小学校 ※3	32-0155
荻原小学校区	吉良町饗庭	荻原小学校 ※1	32-1053
	吉良町荻原、吉良町富田、吉良町八幡川田		
横須賀小学校区	吉良町岡山、吉良町上横須賀、吉良町下横須賀	福地中学校	56-2466
		福地北部小学校	57-2057
		横須賀小学校 ※1	35-0100
	吉良町木田、吉良町小牧、吉良町酒井、吉良町瀬戸、吉良町寺嶋、吉良町中野		
津平小学校区	吉良町津平、吉良町駒馬、吉良町友国	津平小学校	35-0056
		アイシン機工(株)	35-3855
		津平保育園	35-0456

洪水浸水が想定されている地区名(町名等)のみ記載しています。

※1 大規模水害時には施設(校舎)1階及び体育館が使用できない可能性があります。
 ※2 大規模水害時には施設(校舎)2階以下及び体育館が使用できない可能性があります。
 ※3 大規模水害時には体育館が使用できない可能性があります。

尾市:この地図は、令和3年3月作成の西尾市都市計画基本図を使用し、て作成したものである。

幸田町：この地図は、幸田町長の承認を得て、同町発行の都市計画基本図を使用し、て作成したものである。（承認番号）4幸都第40号

このマップについて

洪水ハザードマップは大雨によって河川が氾濫等した際に、どのエリアはどれだけの浸水する恐れがあるのか、また、どこに指定緊急避難場所等の施設があるのかを示した地図です。

浸水エリアは、あくまでも想定であり、それ以上の範囲で浸水する可能性や浸水幅が大きくなる可能性もあります。

自分の住んでいる地域や学校、職場などにおける危険性をハザードマップで確認し、災害時に適切な避難行動がとれるよう予め準備しておきましょう。

避難について

西尾市は、最大規模の降雨による洪水が発生した場合、広範囲が浸水する想定となっています。

台風や大雨の予報が出た場合は、事前に親戚や知り合いの家に避難する等の対策も検討してください。

指定な緊急避難場所等へ避難できない場合は、家屋倒壊等氾濫想定区域外の浸水深3m未満の場所にある、2階以上の建物等へ避難して命を守る行動をしてください。

家屋倒壊等氾濫想定区域や浸水深3m以上の区域にお住まいの場合は、特に事前の避難をお願いします。

凡 例

指定緊急避難場所（指定避難所）

水害実績
平成元年以降に浸水した実績のあるエリア

水害時に使用可能

水害時に制限を受ける
(大規模な被害を受ける可能性があまりない)

学校

市役所・支所

警察署・交番・駐在所

消防署

救急病院

幼稚園・保育園

その他の施設

雨量観測所

水位観測所

アンダーパス・地下道

境界

鉄道

緊急輸送道路

小学校区界

土砂災害警戒区域等

土砂災害特別警戒区域（急傾斜地の崩壊）

土砂災害警戒区域（急傾斜地の崩壊）

土砂災害特別警戒区域（急傾斜地の崩壊）

土砂災害警戒区域（土石流）

土砂災害警戒区域（地すべり）

想定される最大浸水深

10.0m以上

5.0～10.0m未満

3.0～5.0m未満

1.0～3.0m未満

0.5～1.0m未満

0.3～0.5m未満

0.3m未満

10.0m以上

5.0m～10.0m未満

3.0m～5.0m未満

1.0m～3.0m未満

0.5m～1.0m未満

0.3m～0.5m未満

0.3m未満

要求水準書添付資料－30 既存ごみ計量棟の竣工図

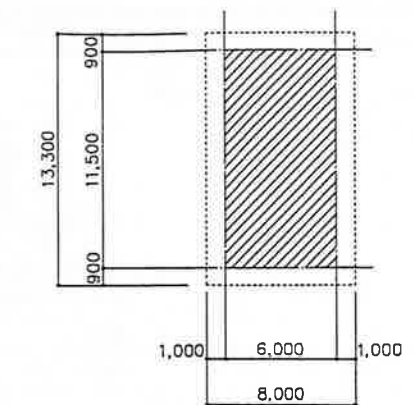
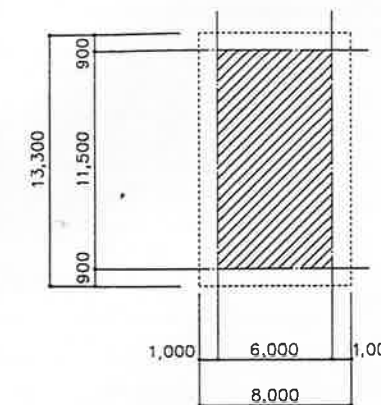
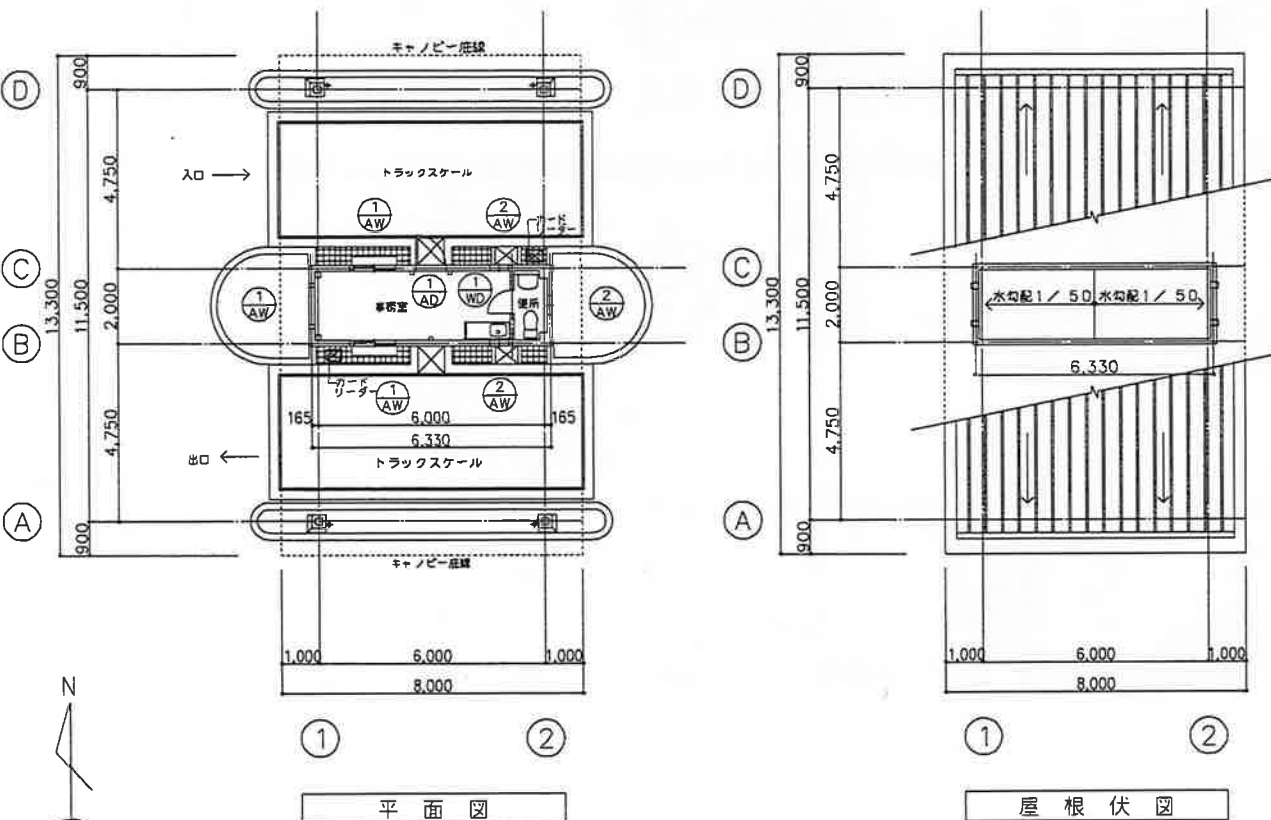
外部仕上表

屋根	フッ素樹脂塗膜 t=0.4 瓦葺き(キャノピー) アスファルトルーフィング 22kg/巻、硬質モルセメント板 t=25 下地 シート防水(事務室)	根廻り	コンクリート打放シ補修
壁	フッ素樹脂塗膜 t=1.6 (キャノピー)	開口部	アルミサッシ
内 壁	軒端：オリエントアルミパネル SPM 芯材 t=0.5 壁端：塩ビ φ100 (キャノピー) ステンレスパイプ 76φ (事務室)	大 走 り	150角磁器タイル貼
外 壁	ALC板補修 t=100 (一部デザインパネル t=125) シーラー処理ノ上吹付タイル		
軒 天	アルミスパンドル貼		

内部仕上表

	床	巾 木	壁	天 井	備 考
事務室	長尺塩ビシート貼	ソフト巾木 H=50	石膏ボード t=12.5 下地 ビニルクロス貼	化粧石膏ボード t=9.5 貼	ミニキッチン、カウンター
便 所	50角モザイクタイル貼		100角磁器タイル貼	フレキシブルボード t=5 VP	

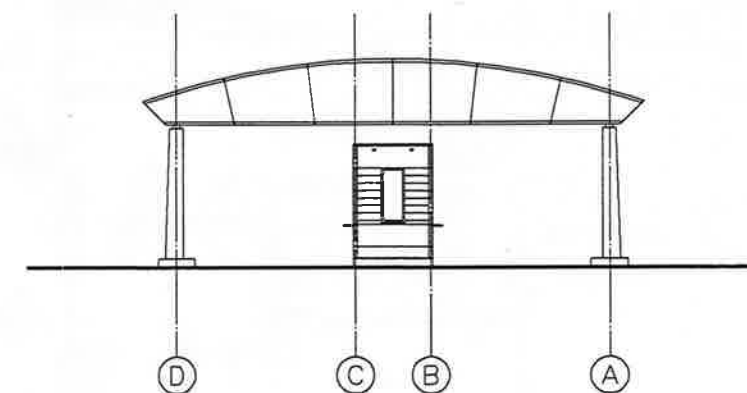
※ 商品名で記載された材料は同等品又はそれ以上を使用する



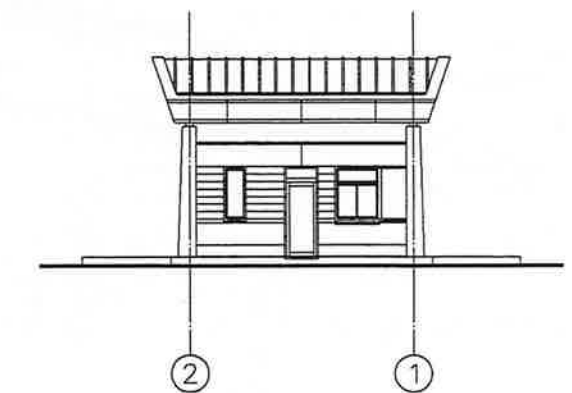
床面積 6,000 × 11,500 = 69,000㎡

屋根面積 6,000 × 11,500 = 69,000㎡

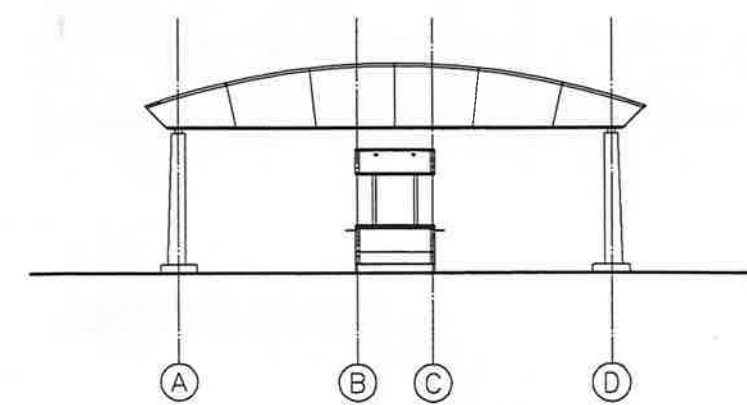
面積表



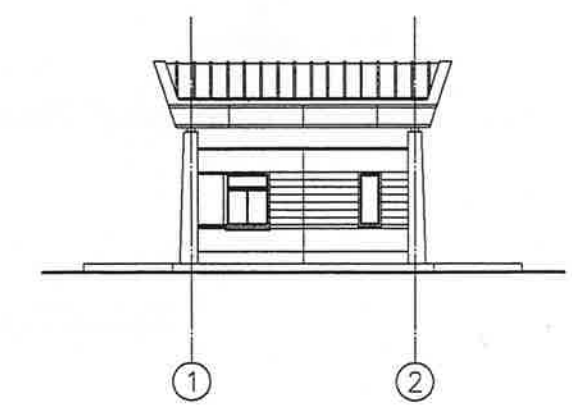
東立面図



北立面図



西立面図

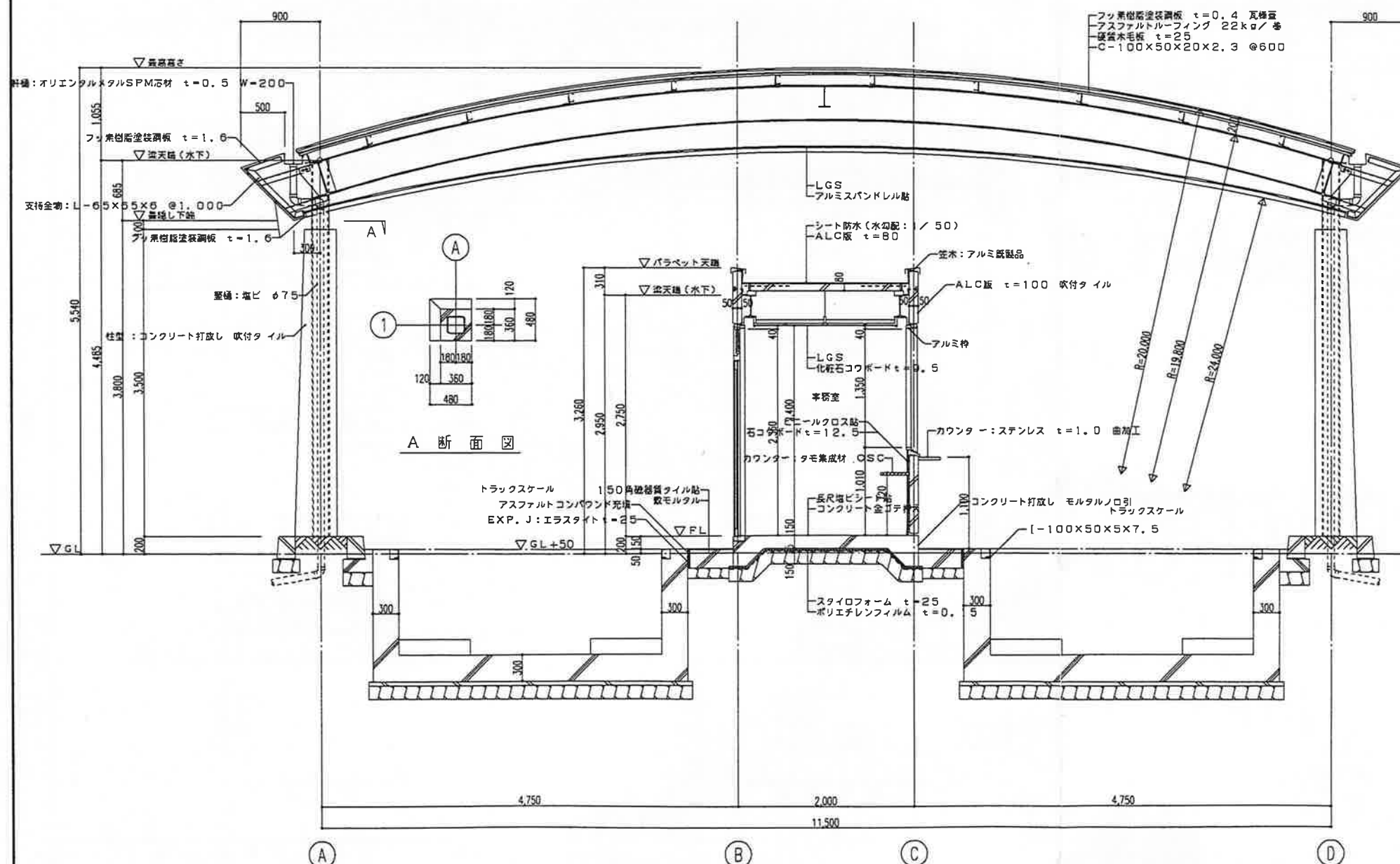


南立面図

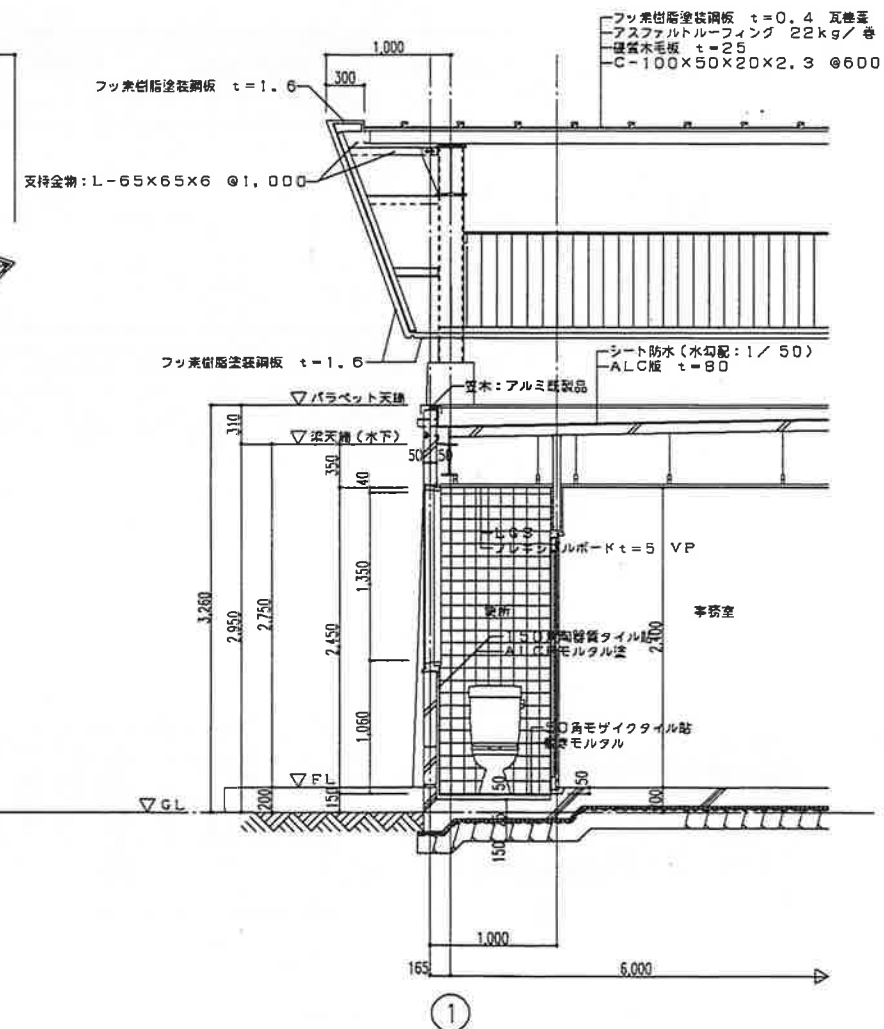
タイトル
西尾幡豆クリーンセンター
(ごみ焼却施設・リサイクル施設) 移転新築工事
計量棟
一般図

設計者	
監理者	
製図者	
校閲者	
承認者	
出 図 日	

建 具 表				
記 号	① AD アルミ製 片開き扉+ハメ殺し窓	② WD 木製 片開き扉	③ AW アルミ製 引違い窓+ハメ殺し窓	④ 2 AW アルミ製 片開き窓
窓 図				
仕 上	アルミ電解着色	ポリエステル化粧合板(ガラリ付)	アルミ電解着色	同左
見 込	枠70	厚40	枠70	同左
硝 子	購入型 板硝子 t=6.8	型板硝子 t=4	購入透明硝子 t=6.8	購入透明硝子 t=6.8 (後所は購入型 板硝子 t=6.8)
金 物	丁番、サムターン、シリリダー錠、DC	丁番、表示錠(非常開)、戸当り	付属金物一式	同左
備 考	金物、番付はSUS製	同左	SUS製アミ戸付	同左



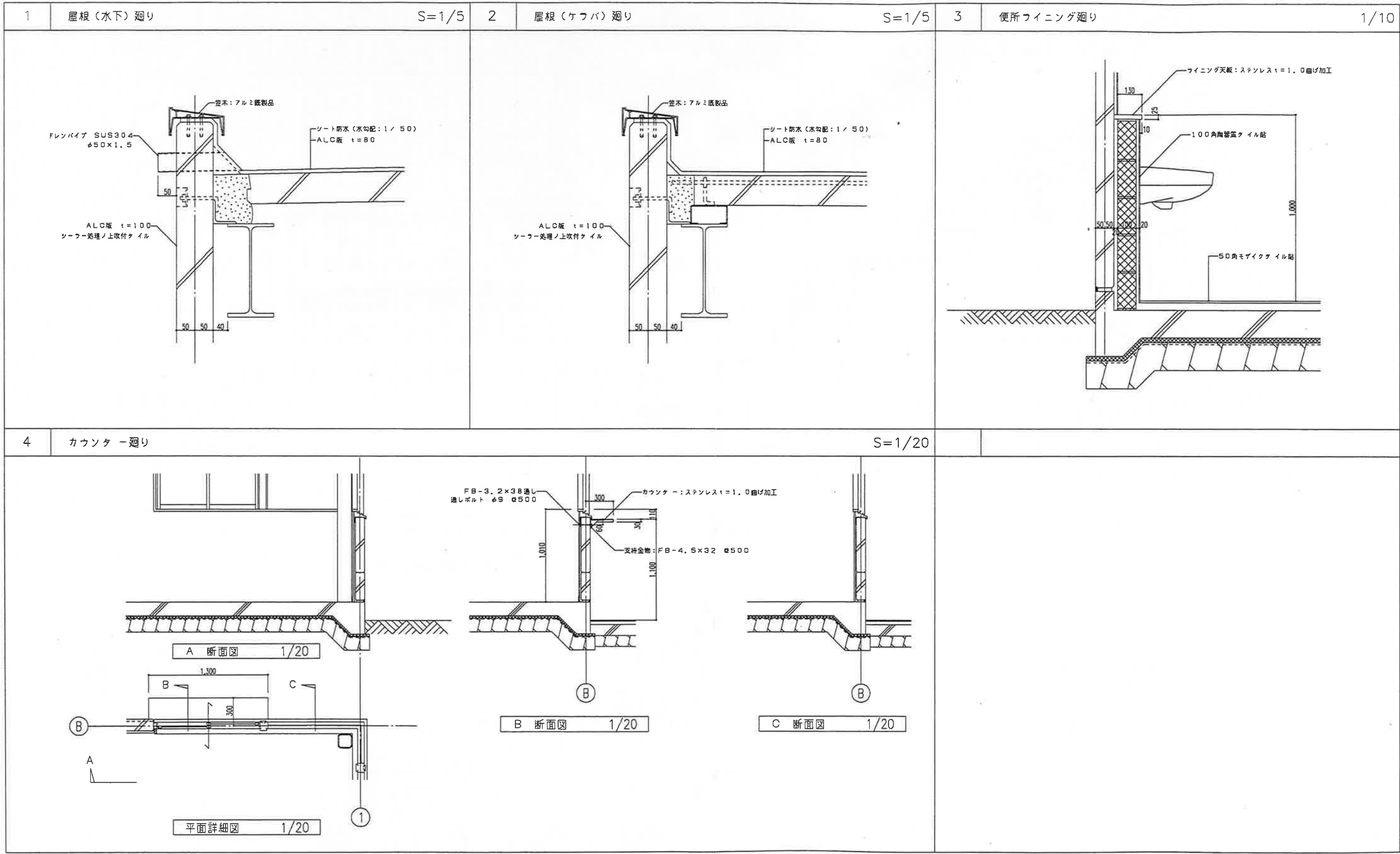
断面詳細図



矩 計 図

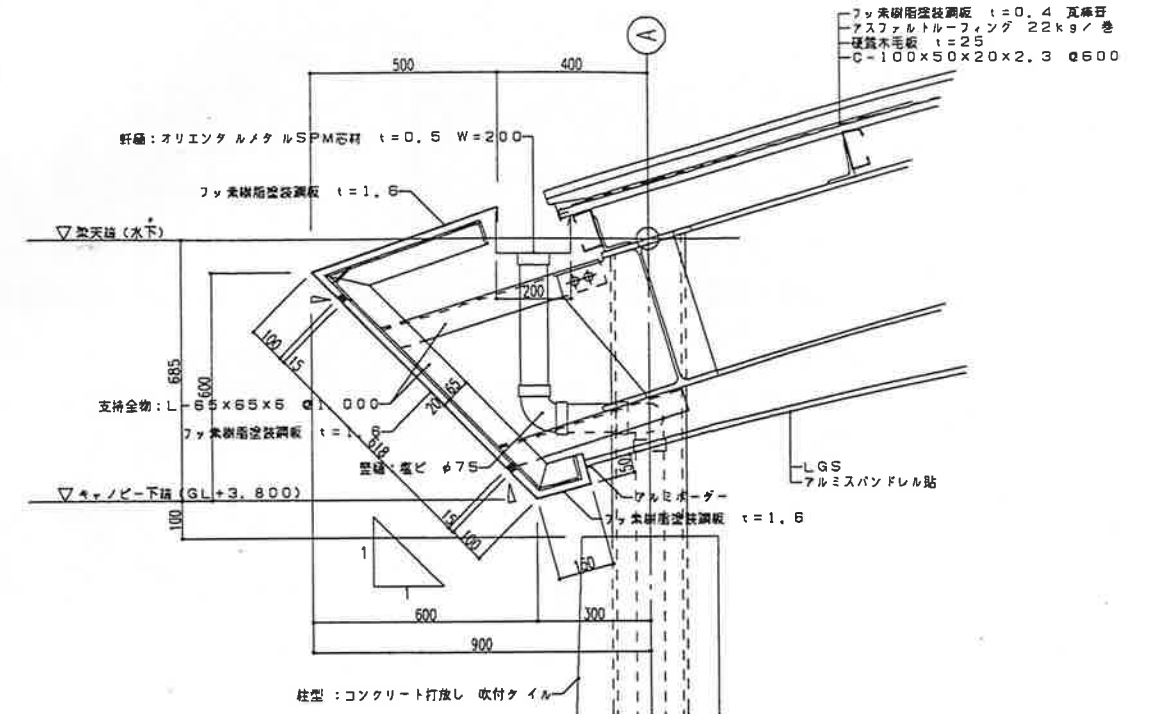
タイトル
 西尾稲豆クリーンセンター
 (ごみ焼却施設・リサイクル施設) 移転新築工事
 計量棟
 建具表・断面詳細図・矩計図

配 布 先	合 計
出 発 目 的	
出 発 用	
機 材 用	
本 建 物 用	
電 気 用	
工 事 用	
完 成 後	
出 発 日	

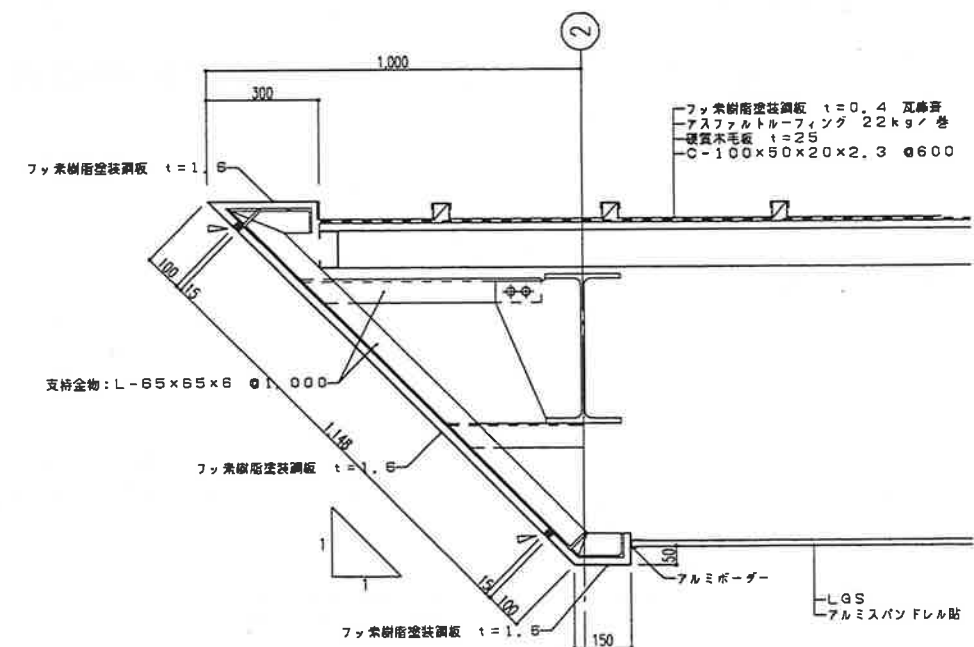


記号	
材料	
数量	
単位	
計量	
備考	
出図日	

西尾糖豆クリーンセンター
(ごみ焼却施設・リサイクル施設) 移転新築工事
計量概
部分詳細図



A 部分詳細図



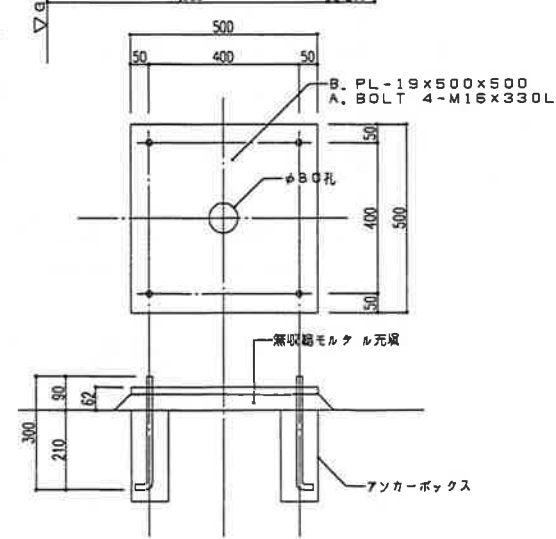
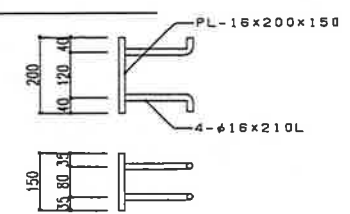
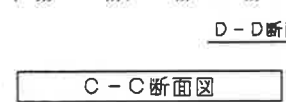
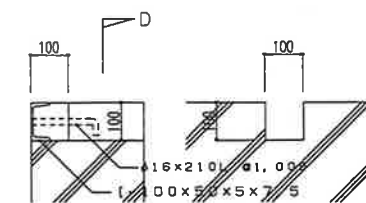
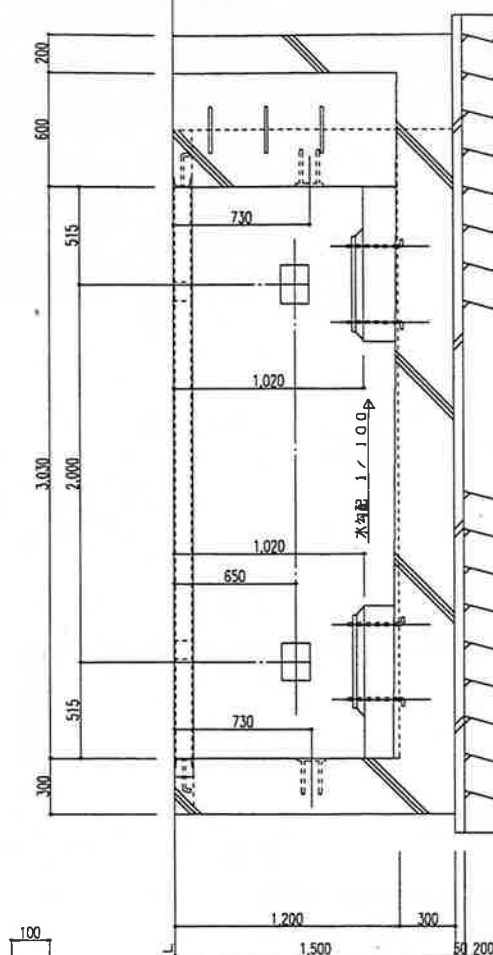
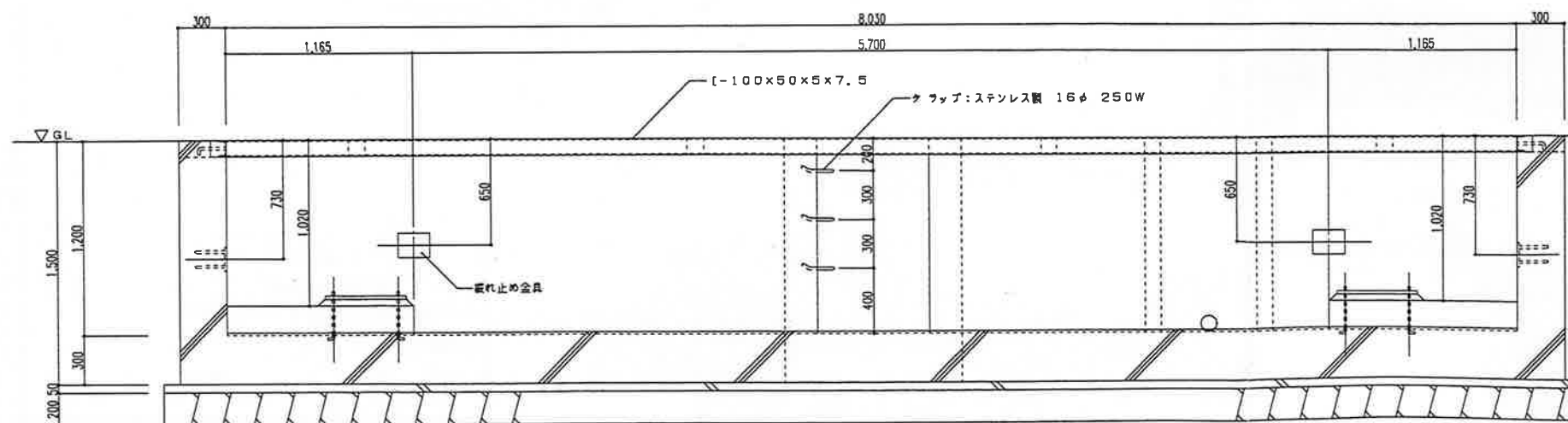
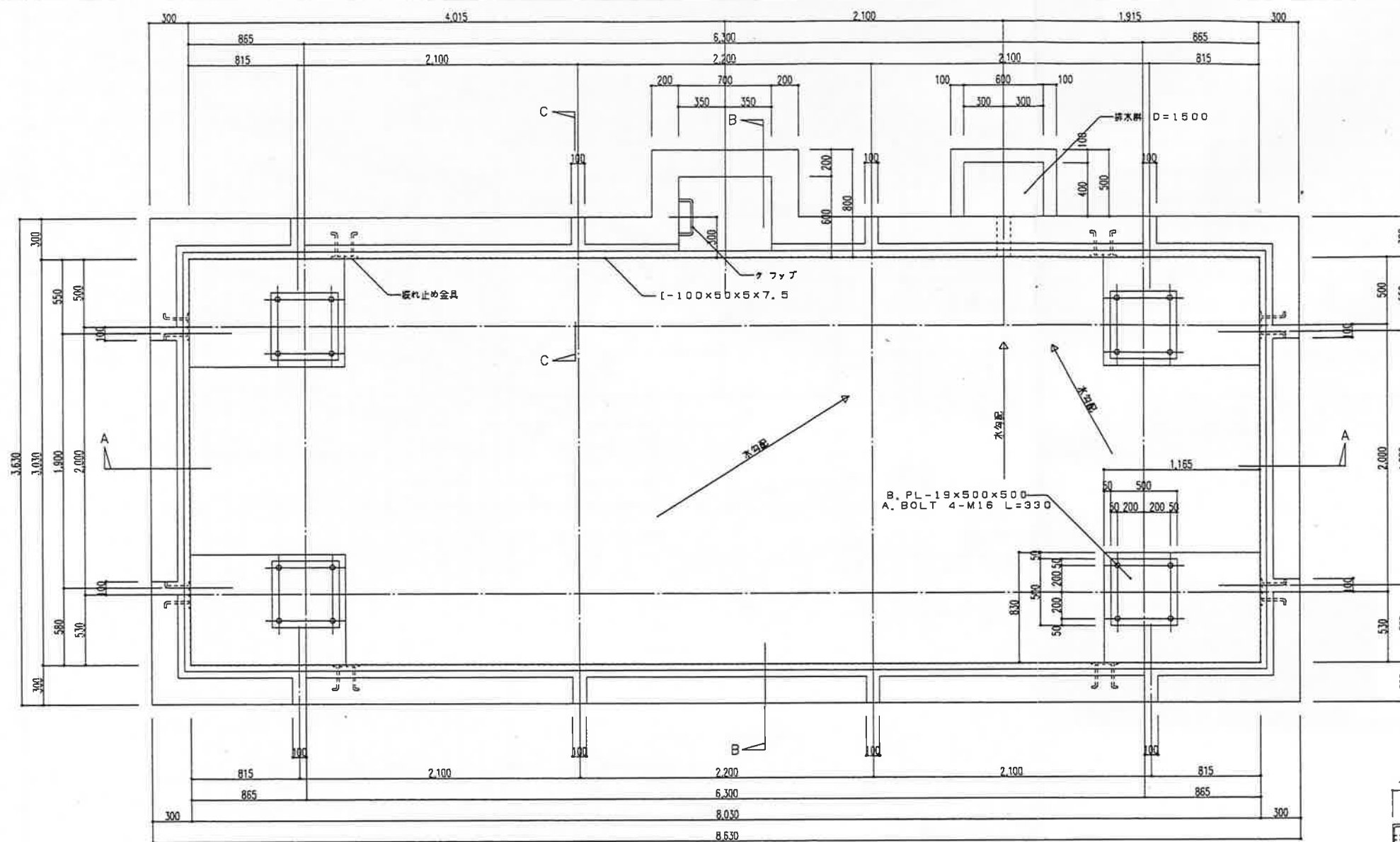
B 部分詳細図

▼ コーキングを示す

[illegible]

タイトル

西尾罐豆クリーンセンター
(ごみ焼却施設・リサイクル施設) 移転新築工事
計量棟
キャノピー詳細図



西尾糖豆クリーンセンター
(ごみ焼却施設・リサイクル施設) 移転新築工事
計量棟
トラックスケール詳細図

[illegible]

自然と共存・資源循環型社会をめざして

自然環境の保全、資源循環型社会の構築をめざし、地域住民の方々のご理解・ご支援を得て、平成12年4月に稼働しました「西尾市クリーンセンター」は、圏域住民の快適で清潔な生活環境の保持・増進と資源の有効利用を図っております。

この施設は、当初、周辺環境保全のための公害防止設備を備え、日処理能力195トンの「焼却施設」と鉄・アルミ・ペットボトルなど有価物の回収や減容処理設備を備え、1日5時間で50トンの廃棄物を処理する「リサイクル施設」、又、持込まれたごみの中から利用可能な自転車・家具などを修理し、展示販売する「リサイクルプラザ」でスタートしましたが、平成18年4月からは、容器包装リサイクル法に基づき、廃プラスチック製容器包装を1日5時間で8.1トン进行处理する「廃プラスチック減容処理施設」を増設し、廃棄物の適正な処理を行っております。

なお、ごみ焼却により発生する熱エネルギーは、場内給湯・発電に利用したり、新設するレジャー施設「ホワイトウェイブ21」の温水プールや浴室へ供給し、有効利用を図っております。

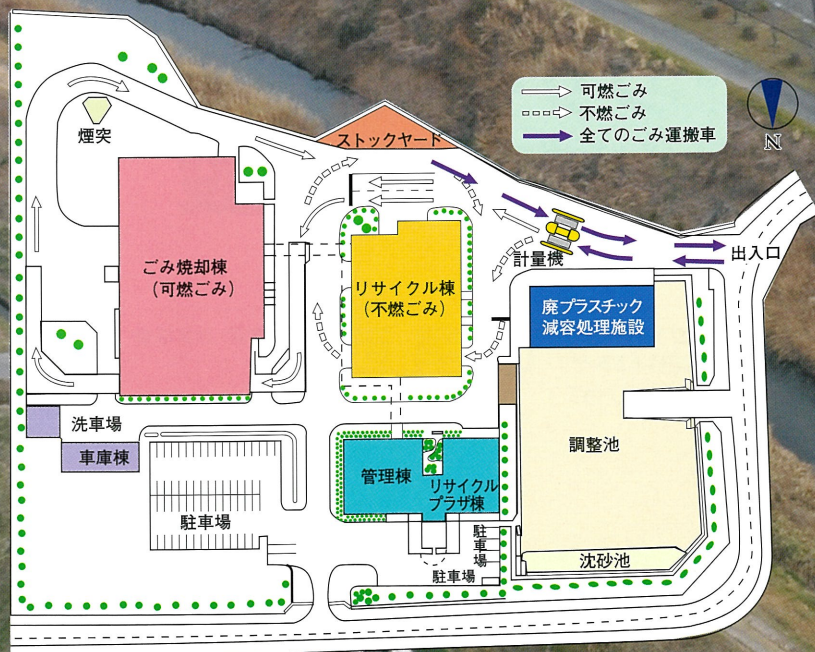
西尾市

ばら

くすのき

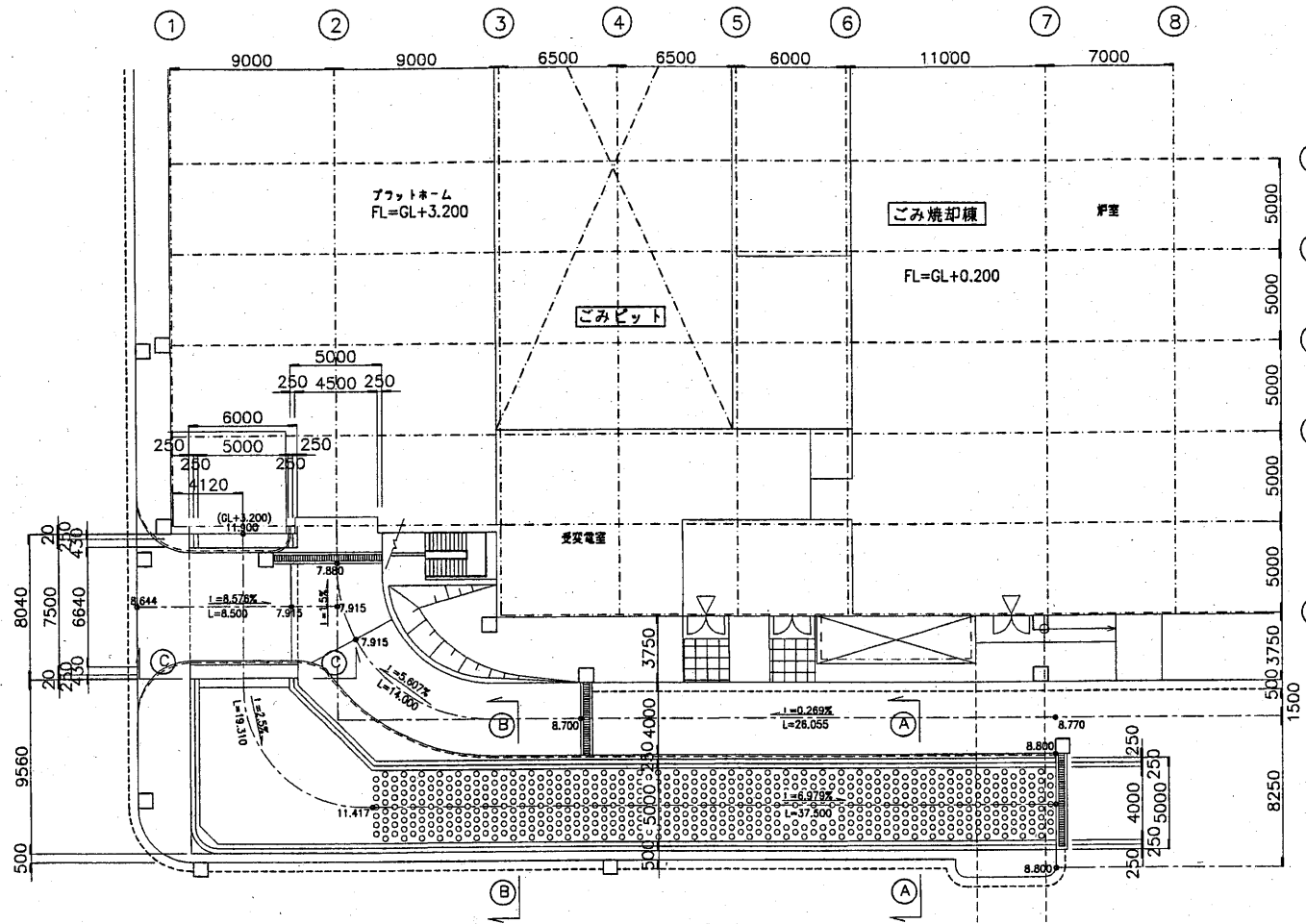


配置図

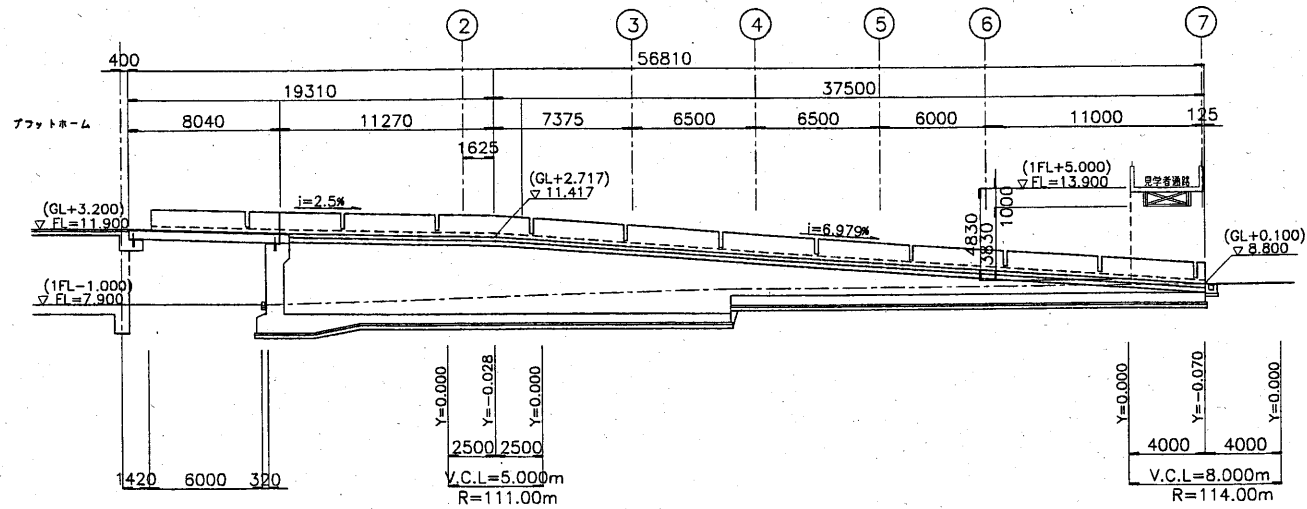


ランプウェイ計画図（進入路）S=1:200

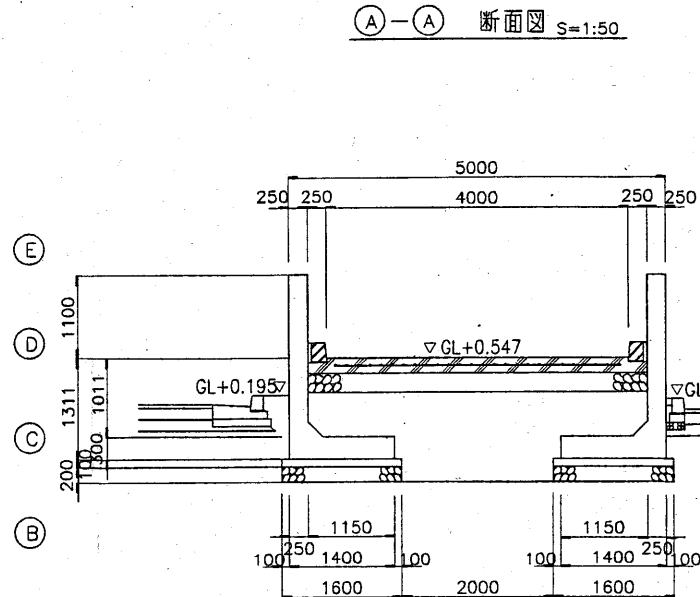
平面图



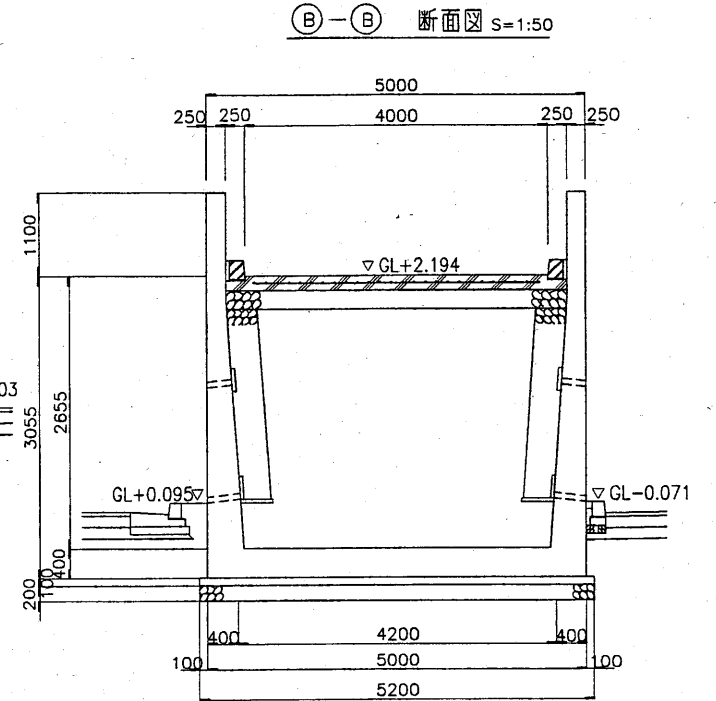
縱斷圖



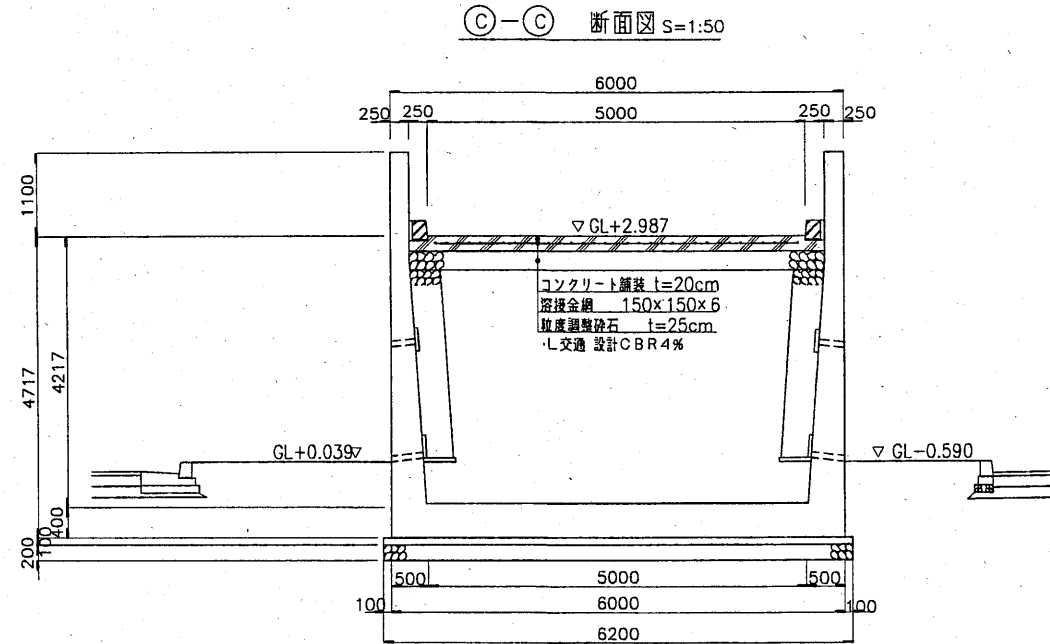
①—① 断面图 S=1:50



②—② 断面图 S=1:50



①—① 断面图 S=1:50



注記)・舗装工事の施工にあたっては、路床のCBR試験により舗装厚の決定を行う。

- CBR試験位置については、コンクリート舗装要綱による。
- コンクリート曲げ強度は 45 kg/cm^2 とする。
- 坂道部は真空舗装表面仕上げとする。
- コンクリート版横目地は、8.00m間隔を標準とする。
- 目地構造については、コンクリート舗装要綱による。

先布記

[illegible]

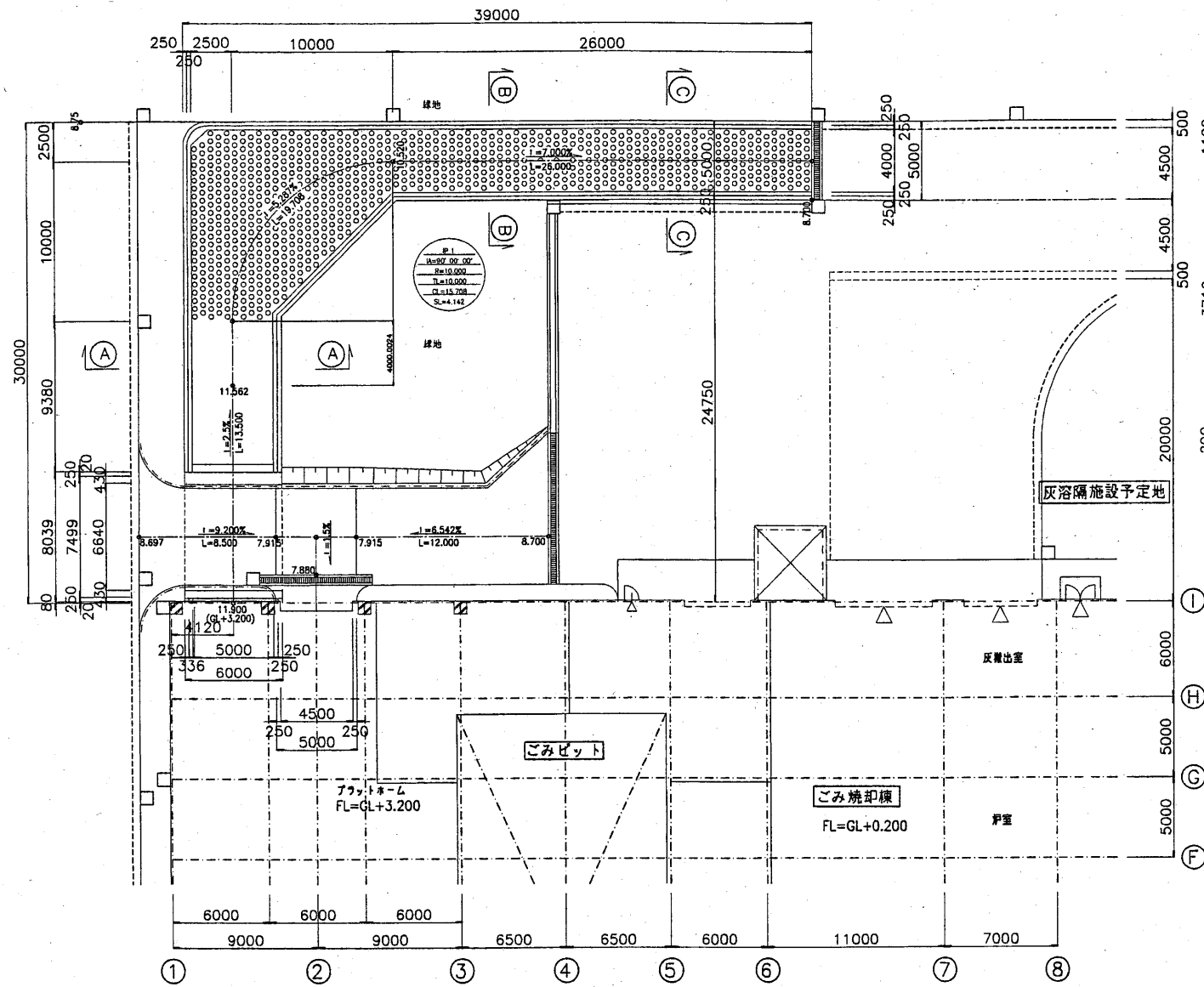
◇	
◇	
◇	
◇	
元	
改正	

堤尺

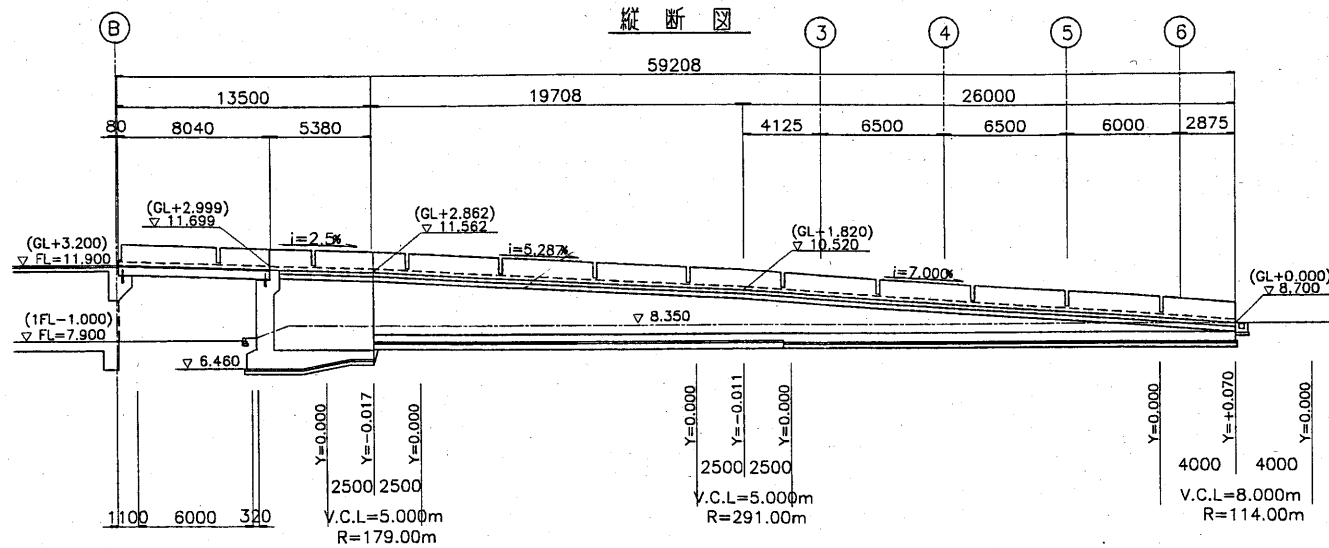
示

ランプウェイ計画図(退出路) S=1:200

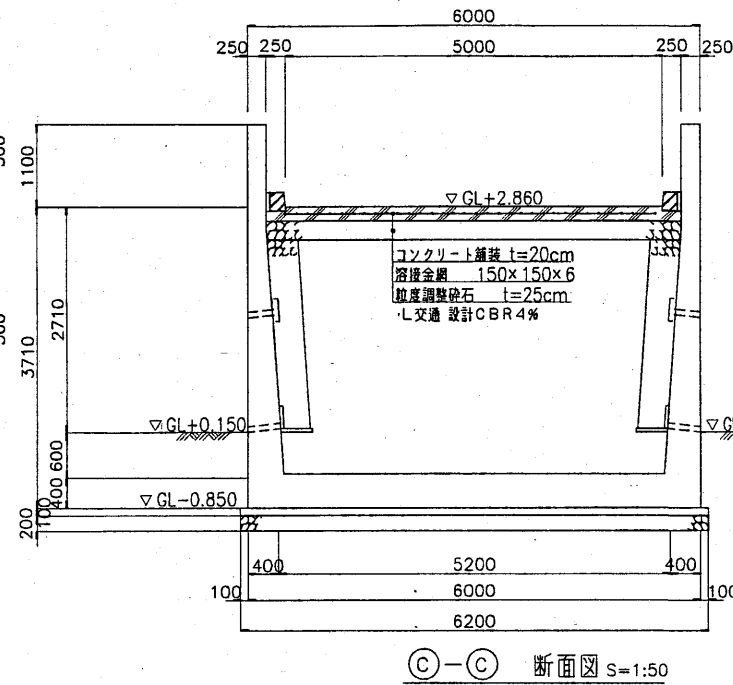
平面图



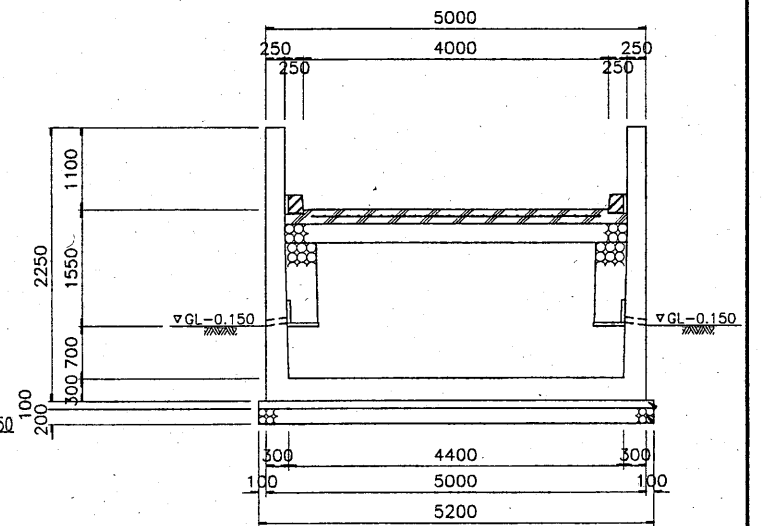
縦断図



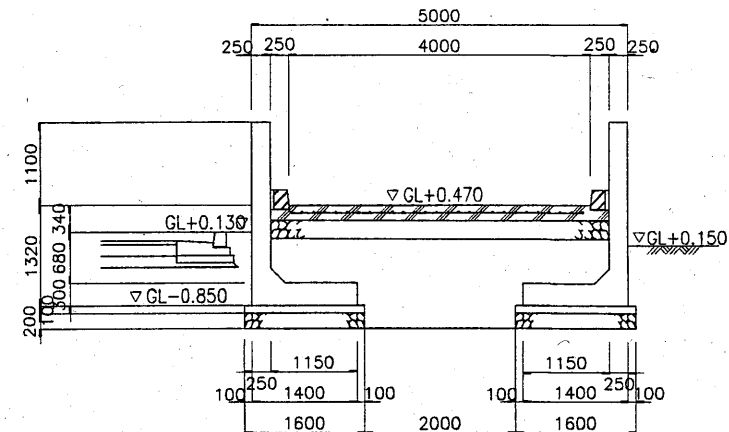
①—① 断面图 S=1:50



③—③ 断面图 S=1:50



①—① 断面图 S=1:50



- 注記) ・舗装工事の施工にあたっては、路床のCBR試験により舗装厚の決定を行う。
- ・CBR試験位置については、コンクリート舗装要綱による。
 - ・コンクリート曲げ強度は45 kg/cm²とする。
 - ・坂道部は真空舗装表面仕上げとする。
 - ・コンクリート版横目地は、8.00mm間隔を標準とする。
 - ・目地構造については、コンクリート舗装要綱による。
 - ・設計地盤高8,700をGL±0,000とする。
 - ・掘戻の土に際しては、基礎地盤の設計許容支持力確認を平板載荷試験等により行う事。
 - ・旧沢筋盛土部は、圧密を考慮し土土高さを3cm程度高めに設定すること。

◆	
◆	
◆	
◆	
◆	

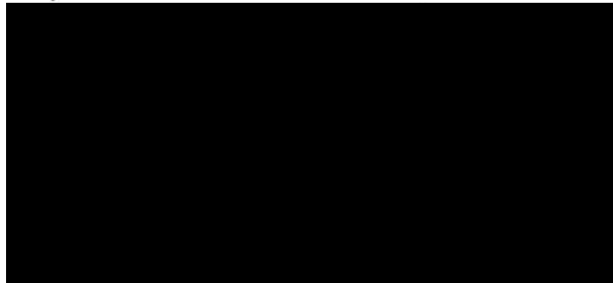
縮尺

圖示

橋 梁 上 部 工 構 造 計 算 書

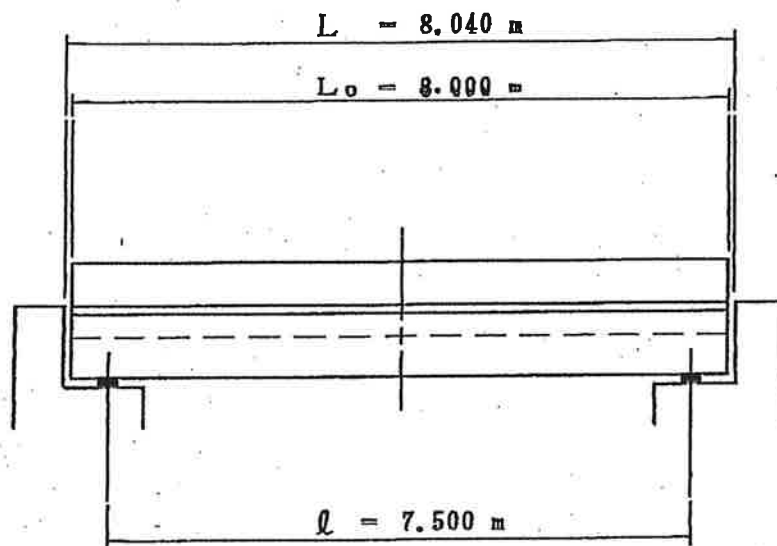
橋梁設計計算書

CTスラブ : T-20



No N-09241

1. 設計条件



荷重	T = 20
橋長	L = 8.040 m
桁長	L _o = 8.000 m
支間長	l = 7.500 m
全幅員	B = 6.000 m
有効幅員	B _o = 5.000 m
舗装厚	T ₁ = 0.050 m

許容応力度

プレスコンクリート	$\sigma_{ca} = 214 \text{ kgf/cm}^2$
鉄筋 (SD-295A)	$\sigma_{sa} = 1600 \text{ kgf/cm}^2$
セ ン 断	$\tau_a = 15 \text{ kgf/cm}^2$

2. 荷重の計算

(1) 活荷重

T-20 より 後輪荷重は $P = 8.000 \text{ tf}$ 前輪荷重は $P' = 2.000 \text{ tf}$

衝撃係数

$$i = \frac{20}{50 + l} = \frac{20}{50 + 7.500} = 0.348$$

従って 衝撃荷重 P_i は

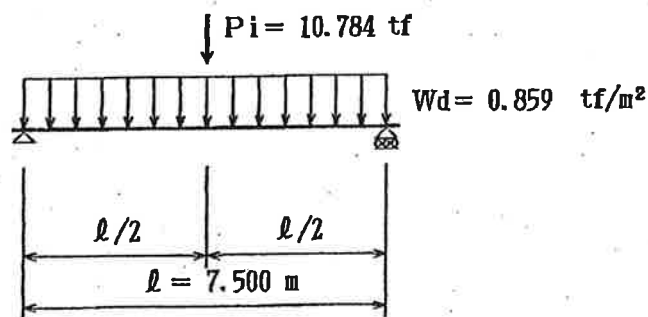
$$P_i = P \cdot (1 + i) = 8.000 \times (1 + 0.348) = 10.784 \text{ tf}$$

$$P_i' = P' \cdot (1 + i) = 2.000 \times (1 + 0.348) = 2.696 \text{ tf}$$

(2) 死荷重

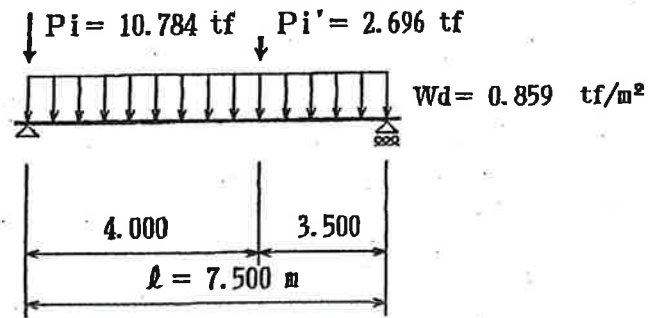
スラブ自重 $W_1 = 0.741 \text{ tf/m}^2$ 舗装重量 $W_2 = 0.118 \text{ tf/m}^2$ 合 計 $W_d = 0.859 \text{ tf/m}^2$

3. 曲げモーメントの算定



$$\begin{aligned}
 M_{\max} &= \frac{P_i \cdot l}{4} + \frac{W_d \cdot l^2}{8} \\
 &= \frac{10.784 \times 7.500}{4} + \frac{0.859 \times 7.500^2}{8} \\
 &= 26.260 \text{ tf} \cdot \text{m}
 \end{aligned}$$

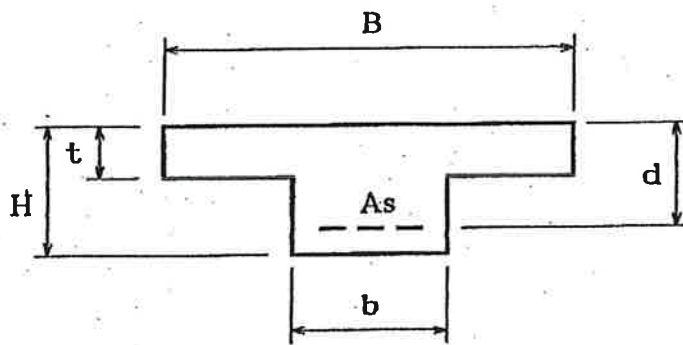
4. セン断力の算定



$$\begin{aligned}
 S_{\max} &= P_i + P_i' \cdot \frac{3.500}{l} + \frac{W_d \cdot l}{2} \\
 &= 10.784 + 2.696 \times \frac{3.500}{7.500} + \frac{0.859 \times 7.500}{2} \\
 &= 15.263 \text{ tf/m}
 \end{aligned}$$

5. 応力度の計算

最大曲げモーメント $M_{max} = 26.260 \text{ tf} \cdot \text{m/m}$ より、
CT-450 TYPE を仮定し、応力度の計算を行う。



高	さ	$H = 45.00 \text{ cm}$
有	効	$B = 83.60 \text{ cm}$
有	効	$d = 38.75 \text{ cm}$
フ	ラ	$t = 16.00 \text{ cm}$
ン	ジ	
ウ	ェ	$b = 46.00 \text{ cm}$
ブ	幅	
鉄	筋	$A_s = 60.804 \text{ cm}^2 \text{ (D25-12)}$
量		
ヤ	ン	$n = 6$
グ	係	
数	比	

中立軸の位置

$$\begin{aligned}
 X &= \frac{n \cdot A_s}{B} \cdot \left[-1 + \sqrt{1 + \frac{2 \cdot B \cdot d}{n \cdot A_s}} \right] \\
 &= \frac{6 \times 60.804}{83.60} \times \left[-1 + \sqrt{1 + \frac{2 \times 83.60 \times 38.75}{6 \times 60.804}} \right] \\
 &= 14.537 \text{ cm}
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 \sigma_c &= \frac{2 \cdot M_{max}}{B \cdot X \cdot (d - X/3)} \\
 &= \frac{2 \times 26.260 \times 10^5}{83.60 \times 14.537 \times (38.75 - 14.537/3)} \\
 &= 127.5 \text{ kgf/cm}^2 \leq \sigma_{ca} = 214.0 \text{ kgf/cm}^2
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 \sigma_s &= \frac{M_{max}}{A_s \cdot (d - X/3)} \\
 &= \frac{26.260 \times 10^5}{60.804 \times (38.75 - 14.537/3)} \\
 &= 1273.8 \text{ kgf/cm}^2 \leq \sigma_{sa} = 1600.0 \text{ kgf/cm}^2
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 \tau &= \frac{S_{max}}{b \cdot (d - X/3)} \\
 &= \frac{15.263 \times 10^3}{46.00 \times (38.75 - 14.537/3)} \\
 &= 9.8 \text{ kgf/cm}^2 \leq \tau_a = 15.0 \text{ kgf/cm}^2
 \end{aligned}$$

いずれも 許容応力以下であり、仮定したスラブで安全である。

使用部材

CT-450 TYPE L = 8.000 m

6. 変位量の算定

(1) 活荷重による変位量

$$\begin{aligned}\delta_1 &= \frac{P \cdot l^3}{48 \cdot E_c \cdot I_c} = \frac{8000 \times 750^3}{48 \times 2.1 \times 10^5 \times 484385} \\ &= 0.69 \text{ cm} \leq l/600 = 1.25 \text{ cm} \text{ --- OK}\end{aligned}$$

(2) 死荷重による変位量

$$\begin{aligned}\delta_2 &= \frac{5 \cdot q \cdot l^4}{384 \cdot E_c \cdot I_c} = \frac{5 \times 8.590 \times 750^4}{384 \times 2.1 \times 10^5 \times 484385} \\ &= 0.35 \text{ cm}\end{aligned}$$

7. 上部工反力の算定

7-1 断面諸条件

桁 長	LL = 8.000 m
設計支間長	L = 7.500 m
桁高(CTスラブ厚さ)	H = 0.450 m【CT - 450 タイプ】
舗装の最大厚さ	T = 0.050 m
舗装の最小厚さ	T' = 0.050 m
舗装の単位体積重量	$\gamma_a = 2.350 \text{ tf/m}^3$
全 幅 員	B0 = 6.000 m
有効幅員	B = 5.000 m
活 荷 重	T = 20

7-2 その他の条件

鉄筋コンクリートの単位体積重量	$\gamma_c = 2.500 \text{ tf/m}^3$
目地コンクリートの単位体積重量	$\gamma_m = 2.500 \text{ tf/m}^3$
地覆コンクリートの幅	Bb = 0.500 m
コンクリート桁の使用本数	n = 5 本
地覆コンクリートの高	Bt = 0.250 m
	スラブ桁上より

7-3 高欄等の条件

高欄の単位重量	Ws = 532.00 kgf/m
高欄の長さ	LLL = 8.00 m

7-4 死 荷 重

(1) CTスラブ

CTスラブ CT-450 タイプより $w_1 = 0.741 \text{ tf/m}$

$$W_1 = w_1 \cdot LL \cdot n = 0.741 \times 8.000 \times 5 = 29.640 \text{ tf}$$

(2) 舗装

$$T_x = \frac{(T + T')}{2} = \frac{0.050 + 0.050}{2} = 0.050 \text{ m}$$

$$W_2 = T_x \cdot LL \cdot B \cdot \gamma_a = 0.050 \times 8.000 \times 5.000 \times 2.350 = 4.700 \text{ tf}$$

(3) 目地

$$W_3 = v \cdot LL \cdot n \cdot \gamma_c = 0.0266 \times 8.000 \times 5 \times 2.500 = 2.660 \text{ tf}$$

(4) 地覆コンクリート

断面積

$$A = \text{地覆幅} \times \text{地覆全高} \times \text{両側}$$

$$= 0.500 \times 0.700 \times 2$$

$$= 0.700 \text{ m}^2$$

$$W_4 = A \cdot LL \cdot \gamma_c = 0.700 \times 8.000 \times 2.500 = 14.000 \text{ tf}$$

(5) 高欄

$$W_5 = w_0 \cdot LL = 0.532 \times 8.000 \times 2 = 8.512 \text{ tf}$$

死 荷 重 合 計

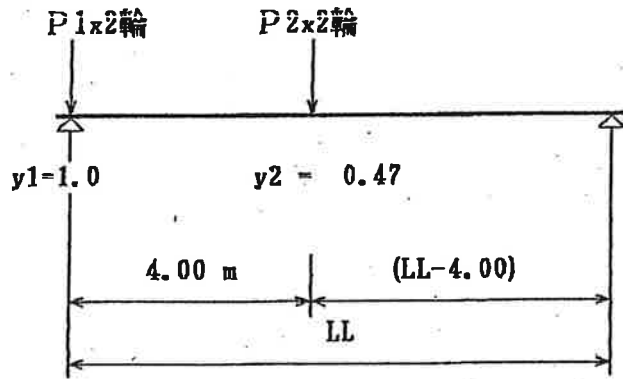
$$W_d = w_1 + w_2 + w_3 + w_4 + w_5$$

$$= 29.640 + 4.700 + 2.660 + 14.000 + 8.512 = 59.512 \text{ tf}$$

7-5 活荷重支点反力

活荷重 T-20: 後輪荷重 P1= 8.00 tf

前輪荷重 P2= 2.00 tf



最大支点反力: R1

$$R1 = 16.00 \times 1.0 + 4.00 \times 0.467 = 17.867 \text{ tf}$$

7-6 死荷重支点反力

死荷重合計 $\Sigma W = 59.512 \text{ tf}$

片側当たりの反力: Rd

$$Rd = \frac{\Sigma W}{2} = \frac{59.512}{2}$$

$$= 29.756 \text{ tf}$$

橋梁上部工反力（一橋当り）

死荷重 $59.5 \text{ t} / 2 = 29.8 \text{ t}$ （片側当り）

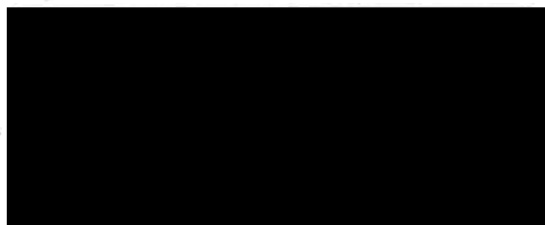
活荷重（最大支点反力） 17.9 t

衝撃係数 1.38 t

故に、建築梁部材に係る最大反力

$$Q = 29.8 + (17.9 \times 1.38) = 54.51 \text{ t}$$

橋 梁 下 部 工 構 造 計 算 書



設計条件

コンクリート

単位体積重量	$2.50 \text{ (t/m}^3\text{)}$
設計基準強度	$\delta c k = 210 \text{ (kg/cm}^2\text{)}$
許容曲げ圧縮応力度	$\delta c a = 70 \text{ (kg/cm}^2\text{)}$
許容せん断応力度	$\tau a = 3.6 \text{ (kg/cm}^2\text{)}$
鉄筋の許容引張応力度	$\delta s a = 1600 \text{ (kg/cm}^2\text{)}$

前載、背面土

内部摩擦角	$\phi = 30^\circ$
単位体積重量	$\gamma = 1.80 \text{ (t/m}^3\text{)}$
許容底面地盤反力度	$q a \leq 20.0 \text{ (t/m}^2\text{)}$
底面摩擦係数	$\mu = \tan 2/3 \phi = 0.364$

安全率

滑動	常時 $F s \geq 1.5$	地震時 $F s \geq 1.2$
転倒	常時 $e \leq \text{底盤幅}/6$	地震時 $e \leq \text{底盤幅}/3$
地耐力	現状基礎面に於いて別途地耐力試験を行う。	

荷重条件

※上部工活荷重反力	$R l = 17.9 \text{ (t)}$	1m当り $2.983 \approx 3.0 \text{ (t/m)}$
※衝撃係数	$P i = 1.38 \text{ (t)}$	

$$\begin{aligned}\therefore \text{一橋当り } & 17.9 \times 1.38 = 24.71 \text{ (t)} \\ \text{1m当り } & 3.0 \times 1.38 = 4.15 \text{ (t/m)}\end{aligned}$$

※上部工死荷重反力	$R d = 29.8 \text{ (t)}$	1m当り $4.967 \approx 5.0 \text{ (t/m)}$
-----------	--------------------------	--

∴ 橋台部材に係る最大反力は

$$\begin{aligned}\text{一橋当り } Q &= 24.71 + 29.80 = 54.51 \text{ (t)} \\ \text{1m当り } & 5.00 + 4.15 = 9.15 \text{ (t/m)}\end{aligned}$$

地震時水平反力	$H d = 17.9 \times 0.38 / 6.0 = 1.133 \approx 1.15 \text{ (t/m)}$
上載荷重	$q = 1.0 \text{ (t/m}^2\text{)}$
地震時設計水平震度	$k h = 0.15$

※別紙橋梁（上部工）設計計算書より

逆T式橋台の計算

** H=4.240 **

入力データ

(1) 形状寸法

H0	=	4.940 (m)	B0	=	3.700 (m)
H1	=	0.550 (m)	B1	=	0.500 (m)
H2	=	0.700 (m)	B2	=	0.700 (m)
H3	=	0.300 (m)	B3	=	0.300 (m)
H4	=	2.690 (m)	B4	=	2.200 (m)
H5	=	0.000 (m)	B5	=	0.700 (m)
H6	=	0.700 (m)	B6	=	0.300 (m)
BW1	=	0.700 (m)	HU1	=	-10.000 (m)
BW2	=	0.500 (m)	HU2	=	-10.000 (m)
HW1	=	0.500 (m)			
HW2	=	0.500 (m)			

注)

H0-H6	:	躯体部分の高さ
B0-B6	:	躯体部分の幅
BW1	:	フーチング幅
BW2	:	躯体幅
HW1	:	フーチング天端からの前載土砂の高さ
HW2	:	地震時慣性力を考慮するフーチング天端からの前載土砂の高さ
HU1	:	常時水位
HU2	:	地震時水位

(2) 上部工反力 及び 作用位置

上部工活荷重反力	RL	=	4.150 (t)
上部工死荷重反力	RD	=	5.000 (t)
温度時水平反力	HT	=	0.000 (t)
地震時水平反力	HD	=	1.150 (t)
鉛直反力作用位置 (パラペット前面より)	RX	=	0.700 (m)
水平反力作用位置 (沓座位置より)	RY	=	0.550 (m)
過載活荷重	QL	=	1.000 (t/m ²)
過載死荷重	QD	=	0.000 (t/m ²)
設計水平震度	KH	=	0.15
前載土用水平震度	KHS	=	0.15

(3) その他 諸定数

コンクリートの単位体積重量	GAMC	=	2.500 (t/m ³)
裏込土の単位体積重量	GAM1	=	1.800 (t/m ³)
裏込土の水中単位体積重量	GAM1S	=	0.900 (t/m ³)
裏込土の内部摩擦角	FAi	=	30.000 (°)
前載土の単位体積重量	GAM2	=	1.800 (t/m ³)
前載土の水中単位体積重量	GAM2S	=	0.900 (t/m ³)
水の単位体積重量	WATS	=	1.000 (t/m ³)

(4) 地盤定数 その他

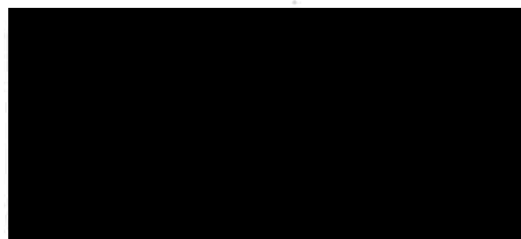
底面と地盤との間の粘着力 $C = 0.70 \text{ (t/m}^2\text{)}$

底面と地盤との間の摩擦係数 $\tan \phi B = 0.364$

許容底面地盤反力度 $Qa = 20.00 \text{ (t/m}^2\text{)}$

西尾幡豆クリーンセンター
(ごみ焼却施設・リサイクル施設) 移転新築工事

構 造 計 算 書



平成 9年 10月

目 次

頁

§ 1. 設 計 条 件 1

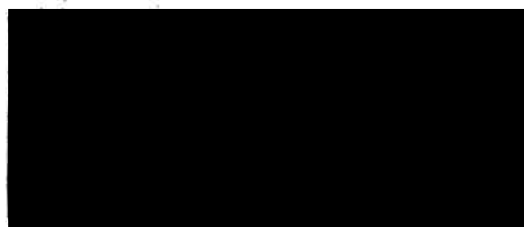
§ 2. L型擁壁 (H=1.80) 5

§ 3. L型擁壁 (H=2.60) 28

§ 4. U型擁壁 (H=3.00) 51

§ 5. U型擁壁 (H=4.00) 59

§ 1 . 設 計 条 件



1. 設計条件

1) 許容応力度

a. 鉄筋コンクリート

設計基準強度	$\sigma_{ck} = 210 \text{ kgf/cm}^2$
許容曲げ圧縮応力度	$\sigma_{ca} = 70 \text{ kgf/cm}^2$
許容せん断応力度	$\tau_a = 3.6 \text{ kgf/cm}^2$
許容付着応力度（異形鉄筋）	$\tau_{a0} = 14 \text{ kgf/cm}^2$

b. 鉄筋（SD 295）

許容曲げ引張応力度	$\sigma_{sa} = 1600 \text{ kgf/cm}^2$
-----------	---------------------------------------

2) 構造物に作用する荷重

a. 死荷重

鉄筋コンクリートの単位体積重量	$\gamma_d = 2.50 \text{ tf/m}^3$
コンクリートの単位体積重量	$\gamma_{d1} = 2.35 \text{ tf/m}^3$
土の単位体積重量	$\gamma = 1.80 \text{ tf/m}^3$
土の水中単位体積重量	$\gamma_1 = 0.90 \text{ tf/m}^3$

土の単位体積重量の標準値

土 質	ゆるいもの	密なもの
砂及び砂礫	1.8(0.9)	2.0(1.1)
砂 質 土	1.7(0.8)	1.9(1.0)
粘 性 土	1.4(0.5)	1.8(0.9)
埋 戻 土	1.8(0.9)	

注記：（ ）内の値は地下水位以下を示す。

ここで、土の単位体積重量は埋戻し土によるものとする。

b. 上載荷重

$$q = 1.00 \text{ tf/m}^2$$

c. 土圧

$$\text{静止土圧係数} \quad K_0 = 0.5$$

d. 壁型剛性防護柵側面に作用する活荷重（H=1.10m）

$$\text{衝突荷重（曲線部）} = 2.0 \text{ tf/m} \times 1.10 = 2.20 \text{ tf}$$

$$\text{風荷重} = 0.3 \text{ tf/m}^2 \times 1.10 \times 10.00 = 3.30 \text{ tf}$$

防護柵側面に作用する荷重は、風荷重とする。

3) 基礎地盤の許容支持力度 (建築基礎構造設計指針より)

(ア) 地盤の許容支持力度

a. 地盤の許容支持力度は、次式による。

長期許容支持力度

$$Q_s = \frac{1}{3} (\alpha c N_c + \beta \gamma_1 B N_\gamma + \gamma_2 D_f (N_q + 2)) \quad (\text{tf/m}^2)$$

短期許容支持力度

$$Q_s = \frac{2}{3} (\alpha c N_c + \beta \gamma_1 B N_\gamma + \gamma_2 D_f (N_q + 2)) \quad (\text{tf/m}^2)$$

ここで Q_s : 許容支持力度 (tf/m^2)

c : 基礎底面下にある地盤の粘着力 (tf/m^2)

γ_1 : 基礎底面下にある地盤の単位体積重量 (tf/m^3)

地下水位下にある場合は水中単位体積重量をとる

γ_2 : 基礎底面より上方にある地盤の平均単位体積重量 (tf/m^3)

地下水位下にある部分については水中単位体積重量をとる

α 、 β : 表 1 に示す形状係数

N_c 、 N_γ 、 N_q : 表 2 に示す支持力係数、内部摩擦角 ϕ の関数

D_f : 基礎に近接した最低地盤面から基礎底面までの深さ (m)

隣接地で掘削の行われるおそれのある場合は、その影響を考慮しておくことが望ましい

B : 基礎底面の最小幅 (m)、円形の場合は直径

表 1 形状係数

基礎底面の形状	連 続	正 方 形	長 方 形	円 形
α	1.0	1.3	$1.0 + 0.3 \frac{B}{L}$	1.3
β	0.5	0.4	$0.5 - 0.1 \frac{B}{L}$	0.3

(注) B : 長方形の短辺長さ 6.00 m

L : 長方形の長辺長さ 10.00 m

$$\alpha = 1.0 + 0.3 \cdot 6.00 / 10.00 = 1.18$$

$$\beta = 0.5 - 0.1 \cdot 6.00 / 10.00 = 0.44$$

表 2 支持力係数

ϕ	N_c	N_r	N_q
0°	5.3	0	3.0
5°	5.3	0	3.4
10°	5.3	0	3.9
15°	6.5	1.2	4.7
20°	7.9	2.0	5.9
25°	9.9	3.3	7.6
28°	11.4	4.4	9.1
32°	20.9	10.6	16.1
36°	42.2	30.5	33.6
40° 以上	95.7	114.0	83.2

- b. 地盤の許容支持力度は、平板載荷試験に基づいて決めることができる。
但し、この場合は、とくに地盤の成層状態に注意して決める。
- c. 地下水位下にある砂質土地盤及び中間土地盤及び中間土地盤の許容支持力
に関しては、地震時における液状化現象に留意する。

(イ) 基礎地盤支持力度の算定

1. 長期許容支持力度

$$Q_a = \frac{1}{3} (\alpha c N_c + \beta \gamma_1 B N_r + \gamma_2 D_f (N_q + 2)) \quad (\text{tf/m}^2)$$

土質 (柱状図より)

砂質土層 平均N値=30

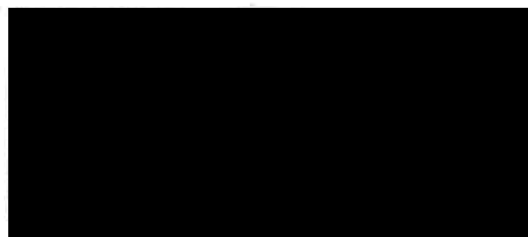
内部摩擦角 (基本式)

$$\phi = \sqrt{15N+15} = \sqrt{15 \cdot 30 + 15} = 36.2^\circ \approx 32^\circ \text{ とする。}$$

$$Q_a = 1/3 \cdot (0.44 \cdot 1.80 \cdot 6.0 \cdot 10.6 + 1.80 \cdot 1.00 \cdot (16.1 + 2)) = 27.65 \text{ tf/m}^2$$

よって、盛土部の許容支持力度を $Q_a = 27.6 \text{ tf/m}^2$ とする。

§ 2. L型擁壁 ($H = 1.80\text{ m}$)

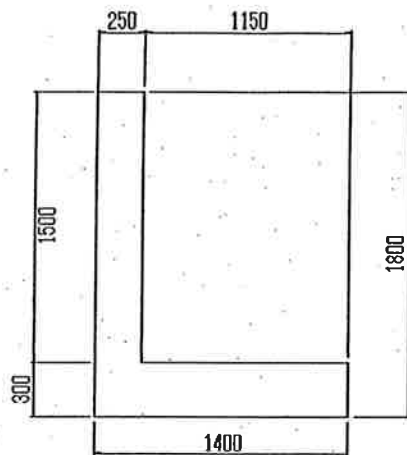


L型擁壁の安定計算

H=1800

設計条件

形状寸法



く体延長 10.000 (m)
 底版延長 10.000 (m)
 土圧作用延長 10.000 (m)

コンクリートの単位体積重量 2.50 (tf/m³)

土の単位体積重量

前載土砂 湿潤重量 1.80 (tf/m³)
 " 水中重量 0.90 (tf/m³)
 裏込め土砂 湿潤重量 1.80 (tf/m³)
 " 水中重量 0.90 (tf/m³)

裏込め土の内部摩擦角 30.00 (度)

上載荷重 常 時 1.00 (tf/m²)
 地震時 0.00 (tf/m²)

設計水平震度 く 体 0.00
 裏込め土 0.00
 前載土砂 0.00

土圧計算法 任意土圧

地震時土圧の扱い 常時土圧

土圧係数 常 時 0.5000
 地震時 0.5000

壁面摩擦角 常 時 30.00 (度)
 地震時 30.00 (度)

土砂および水位 (底版下面からの高さ)
 前載土砂高 常 時 0.000 (m)
 地震時 0.000 (m)
 前面水位 常 時 0.000 (m)
 地震時 0.000 (m)
 背面水位 常 時 0.000 (m)
 地震時 0.000 (m)

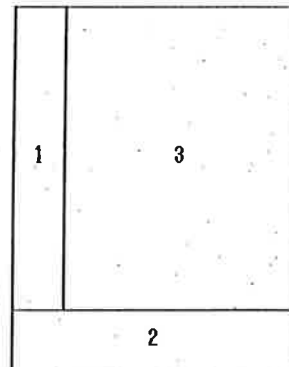
土圧 常 時 任意土圧
 地震時 任意土圧

任意荷重

	P ₁ (tf/m)	P ₂ (tf/m)	L ₁ (m)	L ₂ (m)	載荷時	作用方向
1	3.300	3.300	1.800	1.800	常 時	水平方向

底版中心に於ける外力集計

く体および裏込め土砂自重



No	幅 (m)	高さ (m)	長さ (m)	単重 (tf/m ³)	V (tf)	形状
1	0.250	1.500	10.000	2.50	9.38	□
2	1.400	0.300	10.000	2.50	10.50	□
3	1.150	1.500	10.000	1.80	31.05	□

No	V (tf)	x (m)	V x (tfm)	H (tf)	y (m)	H y (tfm)
1	9.38	0.125	1.17	0.00	1.050	0.00
2	10.50	0.700	7.35	0.00	0.150	0.00
小計	19.88		8.52	0.00		0.00
3	31.05	0.825	25.62	0.00	1.050	0.00
小計	31.05		25.62	0.00		0.00
Σ	50.93		34.14	0.00		0.00

V : く体及び裏込め土砂重量
x : フーチング左下端からの距離
V x : V · x

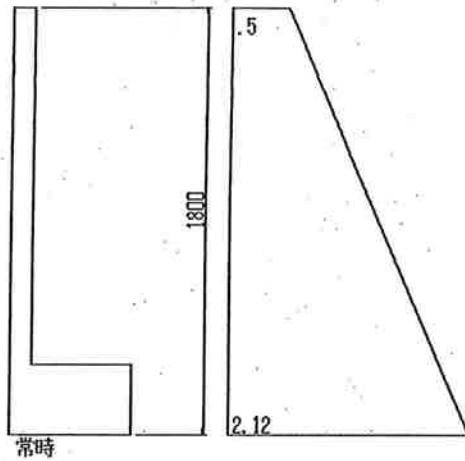
H : V · K h (又は、K h s)
y : フーチング下面からの距離
H y : H · y

上載荷重

	荷重強度	幅	奥行	V	x	V x
常 時	1.000	1.150	10.000	11.50	0.825	9.49

土圧の計算

常時



土圧係数 $K_a = 0.5000$

$$K_a V = K_a \cdot \sin(\theta + \delta) \quad K_a H = K_a \cdot \cos(\theta + \delta)$$

$$V = \frac{1}{2} \cdot r \cdot K_a V \cdot h^2 \cdot L \quad h: \text{土圧の作用高}$$

$$H = \frac{1}{2} \cdot r \cdot K_a H \cdot h^2 \cdot L \quad L: \text{土圧の作用幅}$$

	V(tf)	x(m)	V x (tfm)	H(tf)	y(m)	H y (tfm)
土圧	7.29	1.400	10.21	12.63	0.600	7.58
載荷重	4.50	1.400	6.30	7.79	0.900	7.01
合 計	11.79		16.51	20.42		14.59

任意荷重

常時

No	P ₁ (tf、tf/m)	P ₂ (tf、tf/m)	L ₁ (m)	L ₂ (m)	P (tf)
1	3.300	3.300	1.800	1.800	3.300

No	V (tf)	x (m)	V x (tfm)	H (tf)	y (m)	H y (tfm)
1				3.30	1.800	5.94
Σ	0.00		0.00	3.30		5.94

作用力の集計

常 時 浮力無

	V (tf)	V x (tfm)	H (tf)	H y (tfm)
く体自重	19.88	8.52	0.00	0.00
裏込め土	31.05	25.62	0.00	0.00
載荷重	11.50	9.49	0.00	0.00
土 圧	11.79	16.51	20.42	14.59
任意荷重	0.00	0.00	3.30	5.94
合 計	74.22	60.13	23.72	20.53

$$\begin{aligned} \text{偏心量 } e &= \frac{B}{2} - \frac{V x - H y}{V} \\ &= \frac{1.400}{2} - \frac{60.13 - 20.53}{74.22} = 0.166 \text{ (m)} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{鉛直力 } V &= 74.22 \text{ (tf)} \\ \text{水平力 } H &= 23.72 \text{ (tf)} \\ \text{モーメント } M &= e \cdot V \\ &= 0.166 \times 74.22 = 12.35 \text{ (tfm)} \end{aligned}$$

常 時 浮力無

	V (tf)	V x (tfm)	H (tf)	H y (tfm)
く体自重	19.88	8.52	0.00	0.00
裏込め土	31.05	25.62	0.00	0.00
土 圧	11.79	16.51	20.42	14.59
任意荷重	0.00	0.00	3.30	5.94
合 計	62.72	50.64	23.72	20.53

$$\begin{aligned} \text{偏心量 } e &= \frac{B}{2} - \frac{V x - H y}{V} \\ &= \frac{1.400}{2} - \frac{50.64 - 20.53}{62.72} = 0.220 \text{ (m)} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{鉛直力 } V &= 62.72 \text{ (tf)} \\ \text{水平力 } H &= 23.72 \text{ (tf)} \\ \text{モーメント } M &= e \cdot V \\ &= 0.220 \times 62.72 = 13.79 \text{ (tfm)} \end{aligned}$$

直接基礎の安定計算

H=1800

設計条件

底板寸法 1.400 × 10.000 (m)

突起 無

許容地盤反力度 常 時 20.00 (tf/m²)

地震時 30.00 (tf/m²)

支持地盤の粘着力 0.00 (tf/m²)

支持地盤の内部摩擦角 0.00°

基礎底面と地盤との間の付着力 0.00 (tf/m²)

基礎底面と地盤との間の摩擦係数tan φ b 0.500

支持地盤の土の単重 浮力 無 1.80 (tf/m³)

浮力 有 0.90 (tf/m³)

根入れ地盤の土の単重 気中 1.80 (tf/m³)

水中 0.90 (tf/m³)

基礎の有効根入れ深さ 常時 0.000 (m)

地震時 0.000 (m)

支持地盤への根入れ深さ 常時 0.000 (m)

地震時 0.000 (m)

水 位 常 時 (G.L. -) 5.00 (m)

地震時 (G.L. -) 5.00 (m)

作用力

	荷重状態	浮力	V (tf)	H (tf)	M (tfm)
1	常 時	無視	74.22	23.72	12.35

安定計算

常 時 浮力無視

作用力

$$\begin{aligned} V &= 74.22 \text{ (tf)} \\ H &= 23.72 \text{ (tf)} \\ M &= 12.35 \text{ (tfm)} \end{aligned}$$

転倒に対する安定

$$e = \frac{M}{V} = \frac{12.35}{74.22} = 0.166 \text{ (m)} \leq B/6 = 0.233 \text{ (m)}$$

滑動に対する安定

基礎底面におけるせん断抵抗力

$$H_u = c \times A' + V \times \tan \phi$$

$$= 0.00 \times 10.67 + 74.22 \times 0.500 = 37.11 \text{ (tf)}$$

$$\text{ただし 有効載荷幅 } B' = B - 2 \times e = 1.400 - 2 \times 0.166 = 1.067 \text{ (m)}$$

$$\text{有効載荷面積 } A' = B' \times L = 1.067 \times 10.000 = 10.67 \text{ (m}^2\text{)}$$

滑動に対する安全率

$$f = \frac{H_u}{H} = \frac{37.11}{23.72} = 1.564 > 1.50$$

地盤反力度

底面反力の作用幅

$$x = 3 \times (B/2 - e)$$

$$= 3 \times (1.400 / 2 - 0.166) = 1.601 \text{ (m)} > B = 1.400 \text{ (m)}$$

よって台形分布

地盤反力度

$$\frac{Q_{\max}}{Q_{\min}} = \frac{V}{L \times B} + \frac{6 \times M}{L \times B^2}$$

$$= \frac{74.22}{10.000 \times 1.400} + \frac{6 \times 12.35}{10.000 \times 1.400^2}$$

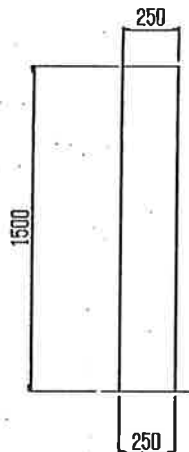
$$= \frac{9.08}{1.52} \text{ (tf/m}^2\text{)} \leq Q_a = 20.00 \text{ (tf/m}^2\text{)}$$

L型擁壁縦壁の設計

H=1800

設計条件

形状寸法



く体延長 10.000 (m)

土圧作用延長 10.000 (m)

コンクリートの単位体積重量 2.50 (tf/m³)

裏込め土の単位体積重量
 湿潤重量 1.80 (tf/m³)
 水中重量 0.90 (tf/m³)

裏込め土の内部摩擦角 30.00 (度)

上載荷重 常 時 1.00 (tf/m²)
 地震時 0.00 (tf/m²)

設計水平震度 く 体 0.00
 裏込め土 0.00

土圧計算法 任意土圧

地震時土圧の扱い 常時土圧

土圧係数 常 時 0.5000
 地震時 0.5000

壁面摩擦角 常 時 30.00 (度)
 地震時 30.00 (度)

土砂および水位 (底版下面からの高さ)
 底版厚 0.300 (m)
 前面水位 常 時 0.000 (m)
 地震時 0.000 (m)
 背面水位 常 時 0.000 (m)
 地震時 0.000 (m)

土圧 常 時 任意土圧
 地震時 任意土圧

任意荷重

	P ₁ (tf)	P ₂ (tf)	L ₁ (m)	L ₂ (m)	載荷時	作用方向
1	3.300	3.300	1.500	1.500	常 時	水平方向

コンクリートの許容圧縮応力度 70 (kgf/cm²)
 " 許容せん断応力度 3.60 (kgf/cm²)

鉄筋の許容引張応力度の基本値
 常 時 1600 (kgf/cm²)
 地震時 1800 (kgf/cm²)

軸力の考慮 しない

鉄筋のかぶり (前面) 6 (cm)
 (背面) 6 (cm)

1 段目と 2 段目の鉄筋はなれ 10 (cm)

鉄筋応力度の計算位置 鉄筋の図心位置

たて壁中心に於ける外力集計

く体自重

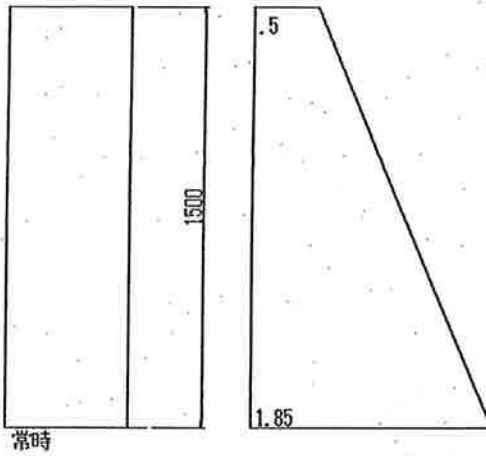


No	幅 (m)	高さ (m)	長さ (m)	単重 (tf/m ³)	V (tf)	形状
1	0.250	1.500	10.000	2.50	9.38	□

No	V (tf)	x (m)	V x (tfm)	H (tf)	y (m)	H y (tfm)
1	9.38	0.000	0.00	0.00	0.750	0.00
Σ	9.38		0.00	0.00		0.00

土圧

常時



土圧係数 0.5000

$$K_a H = K_a \cdot \cos(\theta + \delta)$$

$$K_a V = K_a \cdot \sin(\theta + \delta)$$

$$V = \frac{1}{2} \cdot r \cdot K_a V \cdot h^2 \cdot L \quad h: \text{土圧の作用高}$$

$$H = \frac{1}{2} \cdot r \cdot K_a H \cdot h^2 \cdot L \quad L: \text{土圧の作用幅}$$

	V(tf)	x(m)	V x (tfm)	H (tf)	y(m)	H y (tfm)
土圧	5.06	0.125	0.63	8.77	0.500	4.38
載荷重	3.75	0.125	0.47	6.50	0.750	4.87
合 計	8.81		1.10	15.26		9.26

任意荷重

常時

No	P_1 (tf、tf/m)	P_2 (tf、tf/m)	L_1 (m)	L_2 (m)	P (tf)
1	3.300	3.300	1.500	1.500	3.300

No	V (tf)	x (m)	V x (tfm)	H (tf)	y (m)	H y (tfm)
1				3.30	1.500	4.95
Σ	0.00		0.00	3.30		4.95

作用力の集計

壁下端

常 時

	V (tf)	V x (tfm)	H (tf)	H y (tfm)
く体自重	9.38	0.00	0.00	0.00
土 圧	8.81	1.10	15.26	9.26
任意荷重	0.00	0.00	3.30	4.95
合 計	18.19	1.10	18.56	14.21

鉛直力 V = 18.19 (tf)
 水平力 H = 18.56 (tf)
 モーメント M = 14.21 (tfm)

応力度計算

	A-A				
	常 時 浮力無				
下端からの距離(m)	0.000				
曲げモーメント (tfm)	14.21				
軸 力 (tf)	0.00				
せん断力 (tf)	18.56				
部材幅 B (cm)	1000.00				
部材高 H (cm)	25.00				
有効高 d (cm)	19.00				
d' (cm)	6.00				
引張鉄筋 A_s (cm ²)	79.440 D16 - 250				
圧縮鉄筋 A_s' (cm ²)	50.680 D13 - 250				
ヤング係数比 n	15				
$n p = n A_s / b d$	0.06272				
$n p' = n A_s' / b d$	0.04001				
$u = d - H/2$ (cm)	6.500				
$f = M/N + u$ (cm)					
f/d					
d'/d	0.31579				
A_s'/A_s	0.63797				
$M + N * u$ (tfm)	14.206				
k	0.2988				
x (cm)	5.6779				
C	7.520				
S	17.644				
σ_c (kgf/cm ²)	29.6				
σ_s (kgf/cm ²)	1041				
τ (kgf/cm ²)	0.98				
σ_{ca} (kgf/cm ²)	70.0				
σ_{sa} (kgf/cm ²)	1600				
τ_a (kgf/cm ²)	3.60				
α (kgf/cm ²)	1.000				
$\alpha \tau_a$ (kgf/cm ²)	3.60				

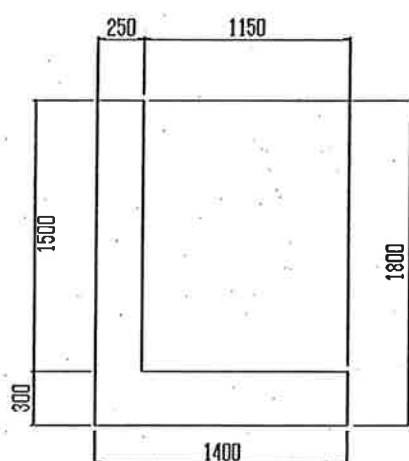
L型擁壁 底版の設計

H=1800

設計条件

基礎工種類 直接基礎

形状寸法



く体延長 10.000 (m)
底版延長 10.000 (m)
土圧作用延長 10.000 (m)

コンクリートの単位体積重量 2.50 (tf/m³)

土の単位体積重量

前載土砂	湿潤重量	1.80 (tf/m ³)
"	水中重量	0.90 (tf/m ³)
裏込め土砂	湿潤重量	1.80 (tf/m ³)
"	水中重量	0.90 (tf/m ³)

裏込め土の内部摩擦角 30.00 (度)

上載荷重	常 時	1.00 (tf/m ²)
	地震時	0.00 (tf/m ²)

設計水平震度	く 体	0.00
	裏込め土	0.00
	前載土砂	0.00

土圧計算法 任意土圧

地震時土圧の扱い 常時土圧

土圧係数	常 時	0.5000
	地震時	0.5000

壁面摩擦角	常 時	30.00 (度)
	地震時	30.00 (度)

土砂および水位 (底版下面からの高さ)

前載土砂高	常 時	0.000 (m)
	地震時	0.000 (m)
前面水位	常 時	0.000 (m)
	地震時	0.000 (m)
背面水位	常 時	0.000 (m)
	地震時	0.000 (m)

土圧 常 時 任意土圧
地震時 任意土圧

コンクリートの許容圧縮応力度 70 (kgf/cm²)
" 許容せん断応力度 3.60 (kgf/cm²)

鉄筋の引張応力度の基本値
常 時 1600 (kgf/cm²)
地震時 1800 (kgf/cm²)

鉄筋のかぶり 上 面 6.0 (cm)
" 下 面 6.0 (cm)

1 段目と 2 段目の鉄筋はなれ 10.0 (cm)

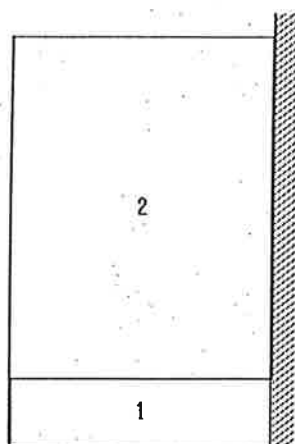
鉄筋応力度の計算位置 鉄筋図心位置

底版下面中央における作用力

	荷重状態	浮力	V (tf)	H (tf)	M (tfm)	壁下端M (tfm)	バネ	許容値
1	常 時	無視	74.22	23.72	12.35	14.21	常 時	常 時

L型底版の設計（後趾）

底版および土砂重量



No	幅 (m)	高さ (m)	長さ (m)	単 重 (tf/m ³)	S (tf)	x (m)	M (tfm)	形状
1	1.150	0.300	10.000	2.50	8.63	0.575	4.96	□
				小 計	8.63		4.96	
2	1.150	1.500	10.000	1.80	31.05	0.575	17.85	□
				小 計	31.05		17.85	
				Σ	39.68		22.81	

x は、底版つけ根からの距離

上載荷重

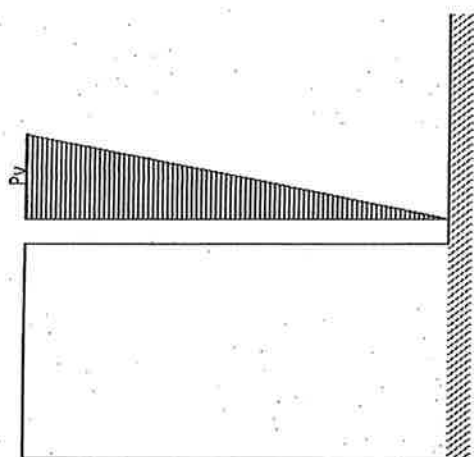
	荷重強度 (tf/m ²)	幅 (m)	奥行 (m)	S (tf)	x (m)	M (tfm)
常 時	1.000	1.150	10.000	11.50	0.575	6.61

土圧

常時

土圧係数 0.5000
壁面摩擦角 30.00

	Pa(tf)	Pa・sin δ
土圧	14.58	7.29
載荷重	9.00	4.50
合 計	23.58	11.79



常時 土圧鉛直分力 11.79 (tf)

$$pv = \frac{2 \times 11.79}{1.150} = 20.504 \text{ (tf/m)}$$

$$S = 11.79 \text{ (tf)}$$

$$M = 11.79 \times \frac{2}{3} \times 1.150 = 9.04 \text{ (tfm)}$$

基礎反力

	浮力	Q_1 (tf/m ²)	Q_2 (tf/m ²)	L_1 (m)	L_2 (m)	S (tf)	x (m)	M (tfm)
常 時	無視	7.73	1.52	0.000	1.150	-53.20	0.446	-23.74

作用力の集計

底版付け根

常 時 浮力無

	S (tf)	M(tfm)
底版・土砂	39.68	22.81
過載荷重	11.50	6.61
土圧鉛直分力	11.79	9.04
基礎反力	-53.20	-23.74
合 計	9.77	14.72

壁下端のモーメントより M= 14.21 (tfm) とする

$$S_h = S - \frac{M}{d} \cdot \tan \theta = 9.77 \text{ (tf)}$$

応力度計算

	A-A				
	常 時 浮力無				
	上側引張				
計算位置 (m)	0.000				
曲げモーメント (tfm)	14.21				
部材幅 B (cm)	1000.00				
部材高 H (cm)	30.00				
有効高 d (cm)	24.00				
引張鉄筋 A_s (cm ²)	79.440 D16 × 250				
ヤング係数比 n	15				
$n p = n A_s / b d$ $u = d - H/2$ (cm) $f = M / N + u$ (cm) f / d $M + N * u$ (tfm) k x (cm) C S	0.04965 9.000 14.206 0.2694 6.4646 8.158 22.128				
σ_c (kgf/cm ²) σ_s (kgf/cm ²)	20.1 819				
σ_{ca} (kgf/cm ²) σ_{sa} (kgf/cm ²)	70.0 1600				
①せん断力 S (tf) ② $M / d \cdot \tan \theta$ (tf) ③ $S_h = ① - ②$ (tf)	9.77 0.00 9.77				
部材幅 B (cm) 有効高 d (cm)	1000.00 24.00				
τ (kgf/cm ²)	0.41				
τ_a (kgf/cm ²) α $\alpha \tau_a$ (kgf/cm ²)	3.60 2.00 7.20				

§ 3. L型擁壁 (H=2.60m)

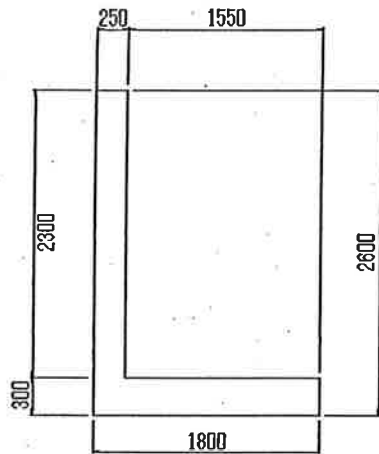


L型擁壁の安定計算

H=2600

設計条件

形状寸法



く体延長 10.000 (m)
 底版延長 10.000 (m)
 土圧作用延長 10.000 (m)

コンクリートの単位体積重量 2.50 (tf/m³)

土の単位体積重量

前載土砂	湿潤重量	1.80 (tf/m ³)
"	水中重量	0.90 (tf/m ³)
裏込め土砂	湿潤重量	1.80 (tf/m ³)
"	水中重量	0.90 (tf/m ³)

裏込め土の内部摩擦角 30.00 (度)

上載荷重	常 時	1.00 (tf/m ²)
	地震時	0.00 (tf/m ²)

設計水平震度	く 体	0.00
	裏込め土	0.00
	前載土砂	0.00

土圧計算法 任意土圧

地震時土圧の扱い 常時土圧

土圧係数 常 時 0.5000
 地震時 0.5000

壁面摩擦角 常 時 30.00 (度)
 地震時 30.00 (度)

土砂および水位 (底版下面からの高さ)
前載土砂高 常 時 0.000 (m)
 地震時 0.000 (m)
前面水位 常 時 0.000 (m)
 地震時 0.000 (m)
背面水位 常 時 0.000 (m)
 地震時 0.000 (m)

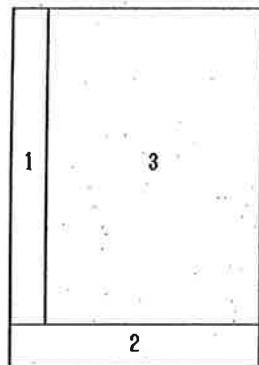
土圧 常 時 任意土圧
 地震時 任意土圧

任意荷重

	P ₁ (tf/m)	P ₂ (tf/m)	L ₁ (m)	L ₂ (m)	載荷時	作用方向
1	3.300	3.300	2.600	2.600	常 時	水平方向

底版中心に於ける外力集計

く体および裏込め土砂自重



No	幅 (m)	高さ (m)	長さ (m)	単重 (tf/m ³)	V (tf)	形状
1	0.250	2.300	10.000	2.50	14.38	□
2	1.800	0.300	10.000	2.50	13.50	□
3	1.550	2.300	10.000	1.80	64.17	□

No	V (tf)	x (m)	V x (tfm)	H (tf)	y (m)	H y (tfm)
1	14.38	0.125	1.80	0.00	1.450	0.00
2	13.50	0.900	12.15	0.00	0.150	0.00
小計	27.88		13.95	0.00		0.00
3	64.17	1.025	65.77	0.00	1.450	0.00
小計	64.17		65.77	0.00		0.00
Σ	92.05		79.72	0.00		0.00

V : く体及び裏込め土砂重量

x : フーチング左下端からの距離

V x : V · x

H : V · K h (又は、K h s)

y : フーチング下面からの距離

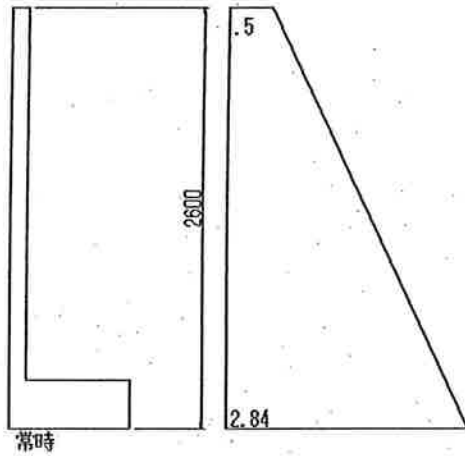
H y : H · y

上載荷重

	荷重強度	幅	奥行	V	x	V x
常 時	1.000	1.550	10.000	15.50	1.025	15.89

土圧の計算

常時



土圧係数 $K_a = 0.5000$

$$K_{aV} = K_a \cdot \sin(\theta + \delta) \quad K_{aH} = K_a \cdot \cos(\theta + \delta)$$

$$V = \frac{1}{2} \cdot r \cdot K_{aV} \cdot h^2 \cdot L \quad h: \text{土圧の作用高}$$

$$H = \frac{1}{2} \cdot r \cdot K_{aH} \cdot h^2 \cdot L \quad L: \text{土圧の作用幅}$$

	V (tf)	x (m)	V x (tfm)	H (tf)	y (m)	H y (tfm)
土圧	15.21	1.800	27.38	26.34	0.867	22.83
載荷重	6.50	1.800	11.70	11.26	1.300	14.64
合 計	21.71		39.08	37.60		37.47

任意荷重

常時

No	P_1 (tf, tf/m)	P_2 (tf, tf/m)	L_1 (m)	L_2 (m)	P (tf)
1	3.300	3.300	2.600	2.600	3.300

No	V (tf)	x (m)	V x (tfm)	H (tf)	y (m)	H y (tfm)
1				3.30	2.600	8.58
Σ	0.00		0.00	3.30		8.58

作用力の集計

常 時 浮力無

	V (tf)	V x (tfm)	H (tf)	H y (tfm)
く体自重	27.88	13.95	0.00	0.00
裏込め土	64.17	65.77	0.00	0.00
載荷重	15.50	15.89	0.00	0.00
土 圧	21.71	39.08	37.60	37.47
任意荷重	0.00	0.00	3.30	8.58
合 計	129.26	134.69	40.90	46.05

$$\begin{aligned} \text{偏心量 } e &= \frac{B}{2} - \frac{V x - H y}{V} \\ &= \frac{1.800}{2} - \frac{134.69 - 46.05}{129.26} = 0.214 \text{ (m)} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{鉛直力 } V &= 129.26 \text{ (tf)} \\ \text{水平力 } H &= 40.90 \text{ (tf)} \\ \text{モーメント } M &= e \cdot V \\ &= 0.214 \times 129.26 = 27.69 \text{ (tfm)} \end{aligned}$$

常 時 浮力無

	V (tf)	V x (tfm)	H (tf)	H y (tfm)
く体自重	27.88	13.95	0.00	0.00
裏込め土	64.17	65.77	0.00	0.00
土 圧	21.71	39.08	37.60	37.47
任意荷重	0.00	0.00	3.30	8.58
合 計	113.76	118.80	40.90	46.05

$$\begin{aligned} \text{偏心量 } e &= \frac{B}{2} - \frac{V x - H y}{V} \\ &= \frac{1.800}{2} - \frac{118.80 - 46.05}{113.76} = 0.260 \text{ (m)} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{鉛直力 } V &= 113.76 \text{ (tf)} \\ \text{水平力 } H &= 40.90 \text{ (tf)} \\ \text{モーメント } M &= e \cdot V \\ &= 0.260 \times 113.76 = 29.63 \text{ (tfm)} \end{aligned}$$

直接基礎の安定計算

H=2600

設計条件

底板寸法	1.800 × 10.000 (m)
突起	無
許容地盤反力度	常 時 20.00 (tf/m ²)
	地震時 30.00 (tf/m ²)
支持地盤の粘着力	0.00 (tf/m ²)
支持地盤の内部摩擦角	0.00°
基礎底面と地盤との間の付着力	0.00 (tf/m ²)
基礎底面と地盤との間の摩擦係数tan φ b	0.500
支持地盤の土の単重	浮力 無 1.80 (tf/m ³)
	浮力 有 0.90 (tf/m ³)
根入れ地盤の土の単重	気中 1.80 (tf/m ³)
	水中 0.90 (tf/m ³)
基礎の有効根入れ深さ	常時 0.000 (m)
	地震時 0.000 (m)
支持地盤への根入れ深さ	常時 0.000 (m)
	地震時 0.000 (m)
水 位	常 時 (G.L. -) 5.00 (m)
	地震時 (G.L. -) 5.00 (m)

作用力

	荷重状態	浮力	V (tf)	H (tf)	M (tfm)
1	常 時	無視	129.26	40.90	27.69

安定計算

常 時 浮力無視

作用力

$$\begin{aligned} V &= 129.26 \text{ (tf)} \\ H &= 40.90 \text{ (tf)} \\ M &= 27.69 \text{ (tfm)} \end{aligned}$$

転倒に対する安定

$$e = \frac{M}{V} = \frac{27.69}{129.26} = 0.214 \text{ (m)} \leq B/6 = 0.300 \text{ (m)}$$

滑動に対する安定

基礎底面におけるせん断抵抗力

$$\begin{aligned} H_u &= c \times A' + V \times \tan \phi \quad b \\ &= 0.00 \times 13.72 + 129.26 \times 0.500 = 64.63 \text{ (tf)} \end{aligned}$$

$$\text{ただし 有効載荷幅 } B' = B - 2 \times e = 1.800 - 2 \times 0.214 = 1.372 \text{ (m)}$$

$$\text{有効載荷面積 } A' = B' \times L = 1.372 \times 10.000 = 13.72 \text{ (m}^2\text{)}$$

滑動に対する安全率

$$f = \frac{H_u}{H} = \frac{64.63}{40.90} = 1.580 > 1.50$$

地盤反力度

底面反力の作用幅

$$\begin{aligned} x &= 3 \times (B/2 - e) \\ &= 3 \times (1.800 / 2 - 0.214) = 2.057 \text{ (m)} > B = 1.800 \text{ (m)} \end{aligned}$$

よって台形分布

地盤反力度

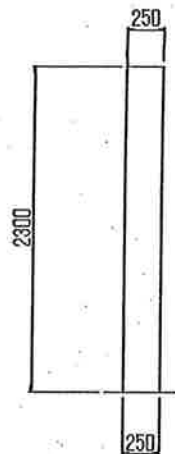
$$\begin{aligned} \frac{Q_{\max}}{Q_{\min}} &= \frac{V}{L \times B} + \frac{6 \times M}{L \times B^2} \\ &= \frac{129.26}{10.000 \times 1.800} + \frac{6 \times 27.69}{10.000 \times 1.800^2} \\ &= \frac{12.31}{2.05} \text{ (tf/m}^2\text{)} \leq Q_a = 20.00 \text{ (tf/m}^2\text{)} \end{aligned}$$

L型擁壁壁の設計

H=2600

設計条件

形状寸法



く体延長 10.000 (m)

土圧作用延長 10.000 (m)

コンクリートの単位体積重量 2.50 (tf/m³)

裏込め土の単位体積重量

湿潤重量 1.80 (tf/m³)

水中重量 0.90 (tf/m³)

裏込め土の内部摩擦角 30.00 (度)

上載荷重 常 時 1.00 (tf/m²)

地震時 0.00 (tf/m²)

設計水平震度 く 体 0.00

裏込め土 0.00

土圧計算法 任意土圧

地震時土圧の扱い 常時土圧

土圧係数 常 時 0.5000

地震時 0.5000

壁面摩擦角 常 時 30.00 (度)

地震時 30.00 (度)

土砂および水位 (底版下面からの高さ)

底版厚 0.300 (m)

前面水位 常 時 0.000 (m)

地震時 0.000 (m)

背面水位 常 時 0.000 (m)

地震時 0.000 (m)

土圧 常 時 任意土圧

地震時 任意土圧

任意荷重

	P ₁ (tf)	P ₂ (tf)	L ₁ (m)	L ₂ (m)	載荷時	作用方向
1	3.300	3.300	2.300	2.300	常 時	水平方向

コンクリートの許容圧縮応力度 70 (kgf/cm²)
 " 許容せん断応力度 3.60 (kgf/cm²)

鉄筋の許容引張応力度の基本値
 常 時 1600 (kgf/cm²)
 地震時 1800 (kgf/cm²)

軸力の考慮 しない

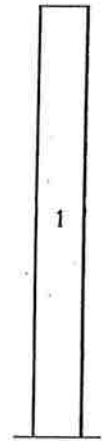
鉄筋のかぶり (前面) 6 (cm)
 (背面) 6 (cm)

1 段目と 2 段目の鉄筋はなれ 10 (cm)

鉄筋応力度の計算位置 鉄筋の図心位置

たて壁中心に於ける外力集計

く体自重

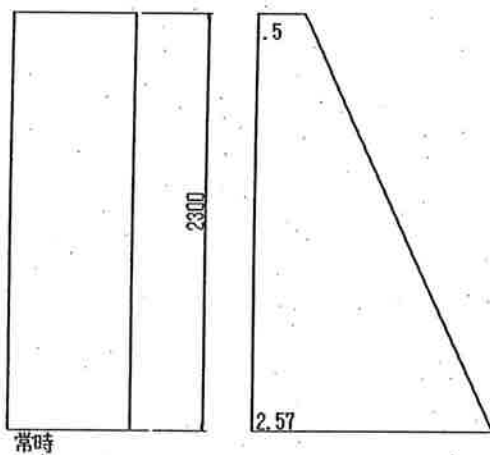


No	幅 (m)	高さ (m)	長さ (m)	単重 (tf/m ³)	V (tf)	形状
1	0.250	2.300	10.000	2.50	14.38	□

No	V (tf)	x (m)	V x (tfm)	H (tf)	y (m)	H y (tfm)
1	14.38	0.000	0.00	0.00	1.150	0.00
Σ	14.38		0.00	0.00		0.00

土圧

常時



土圧係数・0.5000

$$K_a H = K_a \cdot \cos(\theta + \delta)$$

$$K_a V = K_a \cdot \sin(\theta + \delta)$$

$$V = \frac{1}{2} \cdot r \cdot K_a V \cdot h^2 \cdot L \quad h: \text{土圧の作用高}$$

$$H = \frac{1}{2} \cdot r \cdot K_a H \cdot h^2 \cdot L \quad L: \text{土圧の作用幅}$$

	V (tf)	x (m)	V x (tfm)	H (tf)	y (m)	H y (tfm)
土圧	11.90	0.125	1.49	20.62	0.767	15.81
載荷重	5.75	0.125	0.72	9.96	1.150	11.45
合 計	17.65		2.21	30.58		27.26

任意荷重

常時

No	P ₁ (tf, tf/m)	P ₂ (tf, tf/m)	L ₁ (m)	L ₂ (m)	P (tf)
1	3.300	3.300	2.300	2.300	3.300

No	V (tf)	x (m)	V x (tfm)	H (tf)	y (m)	H y (tfm)
1				3.30	2.300	7.59
Σ	0.00		0.00	3.30		7.59

作用力の集計

壁下端

常 時

	V (tf)	V x (tfm)	H (tf)	H y (tfm)
く体自重	14.38	0.00	0.00	0.00
土 圧	17.65	2.21	30.58	27.26
任意荷重	0.00	0.00	3.30	7.59
合 計	32.03	2.21	33.88	34.85

鉛直力 V = 32.03 (tf)
 水平力 H = 33.88 (tf)
 モーメント M = 34.85 (tfm)

壁下端より 1.000 (m)

常 時

	V (tf)	V x (tfm)	H (tf)	H y (tfm)
く体自重	8.13	0.00	0.00	0.00
土 圧	7.05	0.88	12.22	6.51
任意荷重	0.00	0.00	3.30	4.29
合 計	15.18	0.88	15.52	10.80

鉛直力 V = 15.18 (tf)
 水平力 H = 15.52 (tf)
 モーメント M = 10.80 (tfm)

応力度計算

	A-A	B-B			
	常 時 浮力無	常 時 浮力無			
下端からの距離(m)	0.000	1.000			
曲げモーメント (tfm)	34.85	10.80			
軸 力 (tf)	0.00	0.00			
せん断力 (tf)	33.88	15.52			
部材幅 B (cm)	1000.00	1000.00			
部材高 H (cm)	25.00	25.00			
有効高 d (cm)	19.00	19.00			
d' (cm)	6.00	6.00			
引張鉄筋 As (cm ²)	158.880 D16 - 125	79.440 D16 - 250			
圧縮鉄筋 As' (cm ²)	50.680 D13 - 250	50.680 D13 - 250			
ヤング係数比 n	15	15			
np = nAs / b d	0.12543	0.06272			
np' = nAs' / b d	0.04001	0.04001			
u = d - H/2 (cm)	6.500	6.500			
f = M / N + u (cm)					
f / d					
d' / d	0.31579	0.31579			
As' / As	0.31898	0.63797			
M + N * u (tfm)	34.849	10.803			
k	0.3855	0.2988			
x (cm)	7.3239	5.6779			
C	5.783	7.520			
S	9.220	17.644			
σ c (kgf/cm ²)	55.8	22.5			
σ s (kgf/cm ²)	1335	792			
τ (kgf/cm ²)	1.78	0.82			
σ ca (kgf/cm ²)	70.0	70.0			
σ sa (kgf/cm ²)	1600	1600			
τ a (kgf/cm ²)	3.60	3.60			
α (kgf/cm ²)	1.000	1.000			
α τ a (kgf/cm ²)	3.60	3.60			

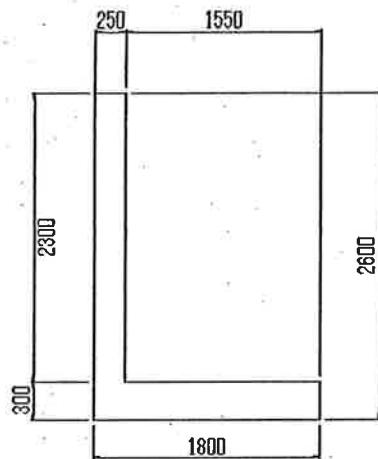
L型擁壁 底版の設計

H=2600

設計条件

基礎工種類 直接基礎

形状寸法



く体延長 10.000 (m)
底版延長 10.000 (m)
土圧作用延長 10.000 (m)

コンクリートの単位体積重量 2.50 (tf/m³)

土の単位体積重量
前載土砂 湿潤重量 1.80 (tf/m³)
" 水中重量 0.90 (tf/m³)
裏込め土砂 湿潤重量 1.80 (tf/m³)
" 水中重量 0.90 (tf/m³)

裏込め土の内部摩擦角 30.00 (度)

上載荷重 常 時 1.00 (tf/m²)
地震時 0.00 (tf/m²)

設計水平震度 く 体 0.00
裏込め土 0.00
前載土砂 0.00

土圧計算法 任意土圧

地震時土圧の扱い 常時土圧

土圧係数 常 時 0.5000
地震時 0.5000

壁面摩擦角 常 時 30.00 (度)
地震時 30.00 (度)

土砂および水位 (底版下面からの高さ)

前載土砂高	常 時	0.000 (m)
	地震時	0.000 (m)
前面水位	常 時	0.000 (m)
	地震時	0.000 (m)
背面水位	常 時	0.000 (m)
	地震時	0.000 (m)

土圧 常 時 任意土圧
地震時 任意土圧

コンクリートの許容圧縮応力度 70 (kgf/cm²)
" 許容せん断応力度 3.60 (kgf/cm²)

鉄筋の引張応力度の基本値
常 時 1600 (kgf/cm²)
地震時 1800 (kgf/cm²)

鉄筋のかぶり 上 面 6.0 (cm)
" 下 面 6.0 (cm)

1 段目と 2 段目の鉄筋はなれ 10.0 (cm)

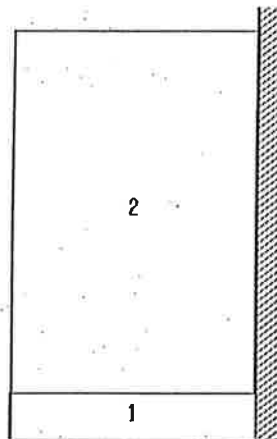
鉄筋応力度の計算位置 鉄筋図心位置

底版下面中央における作用力

	荷重状態	浮力	V (tf)	H (tf)	M (tfm)	壁下端M (tfm)	バネ	許容値
1	常 時	無視	129.26	40.90	27.69	34.85	常 時	常 時

L型底版の設計（後趾）

底版および土砂重量



No	幅 (m)	高さ (m)	長さ (m)	単 重 (tf/m ³)	S (tf)	x (m)	M (tfm)	形状
1	1.550	0.300	10.000	2.50	11.63	0.775	9.01	□
				小 計	11.63		9.01	
2	1.550	2.300	10.000	1.80	64.17	0.775	49.73	□
				小 計	64.17		49.73	
				Σ	75.80		58.74	

x は、底版つけ根からの距離

上載荷重

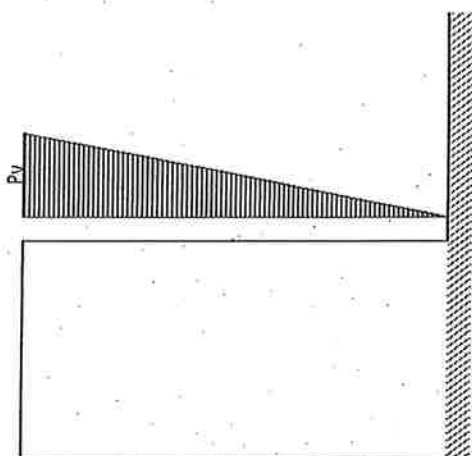
	荷重強度 (tf/m ²)	幅 (m)	奥行 (m)	S (tf)	x (m)	M (tfm)
常 時	1.000	1.550	10.000	15.50	0.775	12.01

土圧

常時

土圧係数 0.5000
壁面摩擦角 30.00

	Pa(tf)	Pa・sin δ
土圧 載荷重	30.42 13.00	15.21 6.50
合 計	43.42	21.71



常時 土圧鉛直分力 21.71 (tf)

$$p_v = \frac{2 \times 21.71}{1.550} = 28.013 \text{ (tf/m)}$$

$$S = 21.71 \text{ (tf)}$$

$$M = 21.71 \times \frac{2}{3} \times 1.550 = 22.43 \text{ (tfm)}$$

基礎反力

	浮力	Q_1 (tf/m ²)	Q_2 (tf/m ²)	L_1 (m)	L_2 (m)	S (tf)	x (m)	M (tfm)
常 時	無視	10.88	2.05	0.000	1.550	-100.26	0.599	-60.02

作用力の集計

底版付け根

常 時 浮力無

	S (tf)	M(tfm)
底版・土砂	75.80	58.74
過載荷重	15.50	12.01
土圧鉛直分力	21.71	22.43
基礎反力	-100.26	-60.02
合 計	12.74	33.16

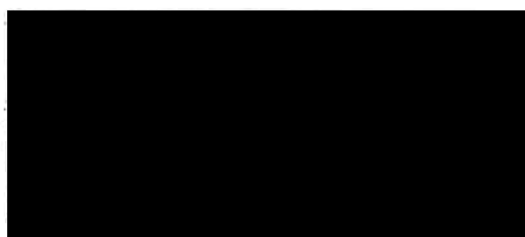
壁下端のモーメントより $M = 34.85$ (tfm) とする

$$S_h = S - \frac{M}{d} \cdot \tan \theta = 12.74 \text{ (tf)}$$

応力度計算

	A-A				
	常時 浮力無				
	上側引張				
計算位置 (m)	0.000				
曲げモーメント (tfm)	34.85				
部材幅 B (cm)	1000.00				
部材高 H (cm)	30.00				
有効高 d (cm)	24.00				
引張鉄筋 A_s (cm ²)	158.880 D16 - 125				
ヤング係数比 n	15				
$n p = n A_s / b d$ $u = d - H/2$ (cm) $f = M / N + u$ (cm) f / d $M + N * u$ (tfm) k x (cm) C S	0.09930 9.000 34.849 0.3573 8.5746 6.355 11.432				
σ_c (kgf/cm ²) σ_s (kgf/cm ²)	38.4 1037				
σ_{ca} (kgf/cm ²) σ_{sa} (kgf/cm ²)	70.0 1600				
①せん断力 S (tf) ② $M / d \cdot \tan \theta$ (tf) ③ $S_h = ① - ②$ (tf)	12.74 0.00 12.74				
部材幅 B (cm) 有効高 d (cm)	1000.00 24.00				
τ (kgf/cm ²)	0.53				
τ_a (kgf/cm ²) α $\alpha \tau_a$ (kgf/cm ²)	3.60 2.00 7.20				

§ 4. U型擁壁 (H=3.00m)

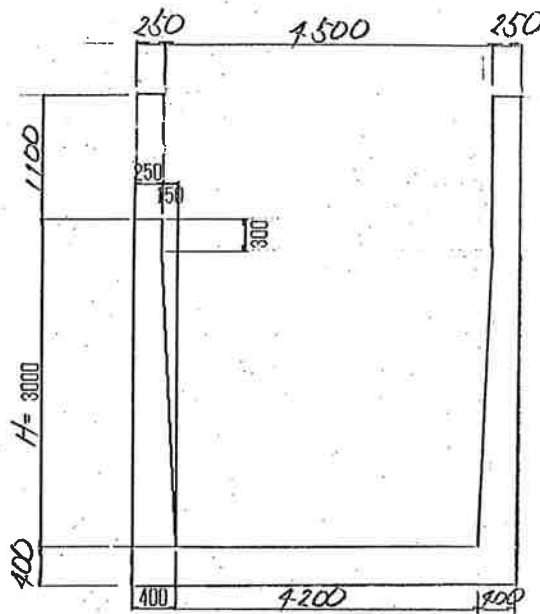


L型擁壁堅壁の設計

H=3000

設計条件

形状寸法



底版につき、堅壁太さによるため
堅壁断面同一とする

く体延長 10.000 (m)

土圧作用延長 10.000 (m)

コンクリートの単位体積重量 2.50 (tf/m³)

裏込め土の単位体積重量

湿潤重量 1.80 (tf/m³)

水中重量 0.90 (tf/m³)

裏込め土の内部摩擦角 30.00 (度)

上載荷重 常 時 1.00 (tf/m²)
地震時 0.00 (tf/m²)

設計水平震度 く 体 0.00
裏込め土 0.00

土圧計算法 任意土圧

地震時土圧の扱い 常時土圧

土圧係数 常 時 0.5000
地震時 0.5000

壁面摩擦角 常 時 30.00 (度)
地震時 30.00 (度)

土砂および水位 (底版下面からの高さ)

底版厚 0.400 (m)

前面水位 常 時 0.000 (m)

地震時 0.000 (m)

背面水位 常 時 0.000 (m)

地震時 0.000 (m)

土圧 常 時 任意土圧
地震時 任意土圧

任意荷重

	P ₁ (tf)	P ₂ (tf)	L ₁ (m)	L ₂ (m)	載荷時	作用方向
1	3.300	3.300	3.000	3.000	常 時	水平方向

コンクリートの許容圧縮応力度 70 (kgf/cm²)
 " 許容せん断応力度 3.60 (kgf/cm²)

鉄筋の許容引張応力度の基本値
 常 時 1600 (kgf/cm²)
 地震時 1800 (kgf/cm²)

軸力の考慮 しない

鉄筋のかぶり (前面) 6 (cm)
 (背面) 6 (cm)

1 段目と 2 段目の鉄筋はなれ 10 (cm)

鉄筋応力度の計算位置 鉄筋の図心位置

たて壁中心に於ける外力集計

く体自重

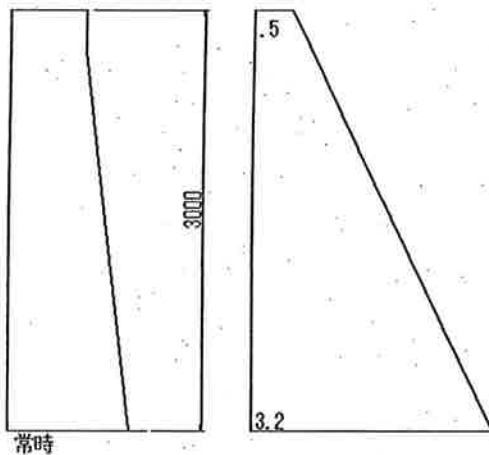


No	幅 (m)	高さ (m)	長さ (m)	単重 (tf/m ³)	V (tf)	形状
1	0.250	3.000	10.000	2.50	18.75	□
2	0.150	2.700	10.000	2.50	5.06	▤

No	V (tf)	x (m)	V x (tfm)	H (tf)	y (m)	H y (tfm)
1	18.75	-0.075	-1.41	0.00	1.500	0.00
2	5.06	0.100	0.51	0.00	0.900	0.00
Σ	23.81		-0.90	0.00		0.00

土圧

常時



土圧係数 0.5000

$$K_{aH} = K_a \cdot \cos(\theta + \delta)$$

$$K_{aV} = K_a \cdot \sin(\theta + \delta)$$

$$V = \frac{1}{2} \cdot r \cdot K_{aV} \cdot h^2 \cdot L \quad h: \text{土圧の作用高}$$

$$H = \frac{1}{2} \cdot r \cdot K_{aH} \cdot h^2 \cdot L \quad L: \text{土圧の作用幅}$$

	V (tf)	x (m)	V x (tfm)	H (tf)	y (m)	H y (tfm)
土圧	22.16	0.144	3.20	33.90	1.000	33.90
載荷重	8.21	0.117	0.96	12.55	1.500	18.83
合 計	30.37		4.16	46.45		52.73

任意荷重

常時

No	P_1 (tf、tf/m)	P_2 (tf、tf/m)	L_1 (m)	L_2 (m)	P (tf)
1	3.300	3.300	3.000	3.000	3.300

No	V (tf)	x (m)	Vx (tfm)	H (tf)	y (m)	Hy (tfm)
1				3.30	3.000	9.90
Σ	0.00		0.00	3.30		9.90

作用力の集計

壁下端

常 時

	V (tf)	V x (tfm)	H (tf)	H y (tfm)
く体自重	23.81	-0.90	0.00	0.00
土 圧	30.37	4.16	46.45	52.73
任意荷重	0.00	0.00	3.30	9.90
合 計	54.19	3.26	49.75	62.63

鉛直力 V = 54.19 (tf)
 水平力 H = 49.75 (tf)
 モーメント M = 62.63 (tfm)

壁下端より 1.450 (m)

常 時

	V (tf)	V x (tfm)	H (tf)	H y (tfm)
く体自重	10.77	-0.21	0.00	0.00
土 圧	10.16	1.27	15.53	9.70
任意荷重	0.00	0.00	3.30	5.12
合 計	20.93	1.06	18.83	14.82

鉛直力 V = 20.93 (tf)
 水平力 H = 18.83 (tf)
 モーメント M = 14.82 (tfm)

応力度計算

	A-A	B-B			
	常 時 浮力無	常 時 浮力無			
下端からの距離(m)	0.000	1.450			
曲げモーメント (tfm)	62.63	14.82			
軸 力 (tf)	0.00	0.00			
せん断力 (tf)	49.75	18.83			
部材幅 B (cm)	1000.00	1000.00			
部材高 H (cm)	40.00	31.94			
有効高 d (cm)	34.00	25.94			
d' (cm)	6.00	6.00			
引張鉄筋 As (cm ²)	158.880 D16 - 125	79.440 D16 - 250			
圧縮鉄筋 As' (cm ²)	50.680 D13 - 250	50.680 D13 - 250			
ヤング係数比 n	15	15			
np = nAs / b d	0.07009	0.04593			
np' = nAs' / b d	0.02236	0.02930			
u = d - H / 2 (cm)	14.000	9.972			
f = M / N + u (cm)					
f / d					
d' / d	0.17647	0.23126			
As' / As	0.31898	0.63797			
M + N * u (tfm)	62.628	14.817			
k	0.3033	0.2580			
x (cm)	10.3125	6.6947			
C	6.943	8.315			
S	15.949	23.909			
σ c (kgf/cm ²)	37.6	18.3			
σ s (kgf/cm ²)	1296	789			
τ (kgf/cm ²)	1.46	0.73			
σ ca (kgf/cm ²)	70.0	70.0			
σ sa (kgf/cm ²)	1600	1600			
τ a (kgf/cm ²)	3.60	3.60			
α (kgf/cm ²)	1.000	1.000			
α τ a (kgf/cm ²)	3.60	3.60			

§ 5. U型擁壁 ($H = 4.00\text{m}$)

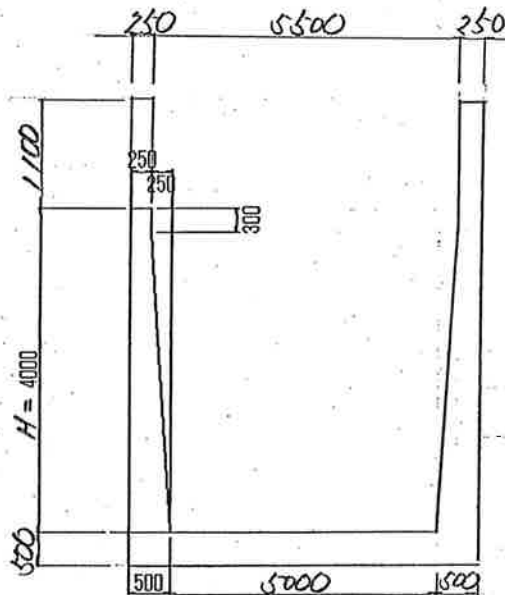


L型擁壁堅壁の設計

H=4000

設計条件

形状寸法



底版につき堅壁応力によるため
堅壁断面同一とする

く体延長 10.000 (m)

土圧作用延長 10.000 (m)

コンクリートの単位体積重量 2.50 (tf/m³)

裏込め土の単位体積重量

湿潤重量 1.80 (tf/m³)

水中重量 0.90 (tf/m³)

裏込め土の内部摩擦角 30.00 (度)

上載荷重 常 時 1.00 (tf/m²)
地震時 0.00 (tf/m²)

設計水平震度 く 体 0.00
裏込め土 0.00

土圧計算法 任意土圧

地震時土圧の扱い 常時土圧

土圧係数 常 時 0.5000
地震時 0.5000

壁面摩擦角 常 時 30.00 (度)
地震時 30.00 (度)

土砂および水位 (底版下面からの高さ)

底版厚 0.300 (m)

前面水位 常 時 0.000 (m)

地震時 0.000 (m)

背面水位 常 時 0.000 (m)

地震時 0.000 (m)

土圧 常 時 任意土圧
地震時 任意土圧

任意荷重

	P ₁ (tf)	P ₂ (tf)	L ₁ (m)	L ₂ (m)	載荷時	作用方向
1	3.300	3.300	4.000	4.000	常 時	水平方向

コンクリートの許容圧縮応力度 70 (kgf/cm²)
 " 許容せん断応力度 3.60 (kgf/cm²)

鉄筋の許容引張応力度の基本値
 常 時 1600 (kgf/cm²)
 地震時 1800 (kgf/cm²)

軸力の考慮 しない

鉄筋のかぶり (前面) 6 (cm)
 (背面) 6 (cm)

1 段目と 2 段目の鉄筋はなれ 10 (cm)

鉄筋応力度の計算位置 鉄筋の図心位置

たて壁中心に於ける外力集計

く体自重

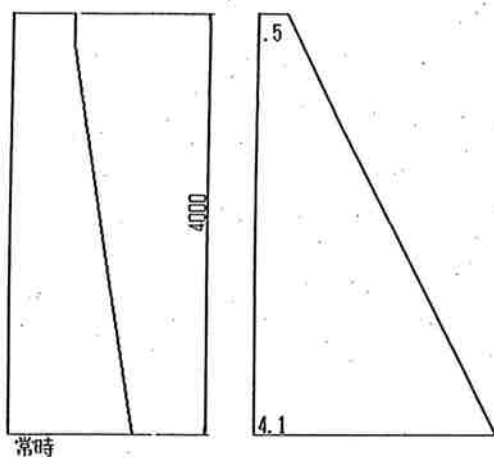


No	幅 (m)	高さ (m)	長さ (m)	単重 (tf/m ³)	V (tf)	形状
1	0.250	4.000	10.000	2.50	25.00	□
2	0.250	3.700	10.000	2.50	11.56	△

No	V (tf)	x (m)	V x (tfm)	H (tf)	y (m)	H y (tfm)
1	25.00	-0.125	-3.13	0.00	2.000	0.00
2	11.56	0.083	0.96	0.00	1.233	0.00
Σ	36.56		-2.16	0.00		0.00

土圧

常時



土圧係数 0.5000

$$K_{aH} = K_a \cdot \cos(\theta + \delta)$$

$$K_{aV} = K_a \cdot \sin(\theta + \delta)$$

$$V = \frac{1}{2} \cdot r \cdot K_{aV} \cdot h^2 \cdot L \quad h: \text{土圧の作用高}$$

$$H = \frac{1}{2} \cdot r \cdot K_{aH} \cdot h^2 \cdot L \quad L: \text{土圧の作用幅}$$

	V (tf)	x (m)	V x (tfm)	H (tf)	y (m)	H y (tfm)
土圧	40.12	0.160	6.42	59.79	1.333	79.71
載荷重	11.14	0.115	1.28	16.61	2.000	33.21
合 計	51.27		7.70	76.39		112.93

任意荷重

常時

No	P ₁ (tf、tf/m)	P ₂ (tf、tf/m)	L ₁ (m)	L ₂ (m)	P (tf)
1	3.300	3.300	4.000	4.000	3.300

No	V (tf)	x (m)	V x (tfm)	H (tf)	y (m)	H y (tfm)
1				3.30	4.000	13.20
Σ	0.00		0.00	3.30		13.20

作用力の集計

壁下端

常 時

	V (tf)	V x (tfm)	H (tf)	H y (tfm)
く体自重	36.56	-2.16	0.00	0.00
土 圧	51.27	7.70	76.39	112.93
任意荷重	0.00	0.00	3.30	13.20
合 計	87.83	5.53	79.69	126.13

鉛直力 V = 87.83 (tf)
 水平力 H = 79.69 (tf)
 モーメント M = 126.13 (tfm)

壁下端より 2.000 (m)

常 時

	V (tf)	V x (tfm)	H (tf)	H y (tfm)
く体自重	14.94	-0.46	0.00	0.00
土 圧	15.60	2.02	23.25	18.27
任意荷重	0.00	0.00	3.30	6.60
合 計	30.54	1.56	26.55	24.87

鉛直力 V = 30.54 (tf)
 水平力 H = 26.55 (tf)
 モーメント M = 24.87 (tfm)

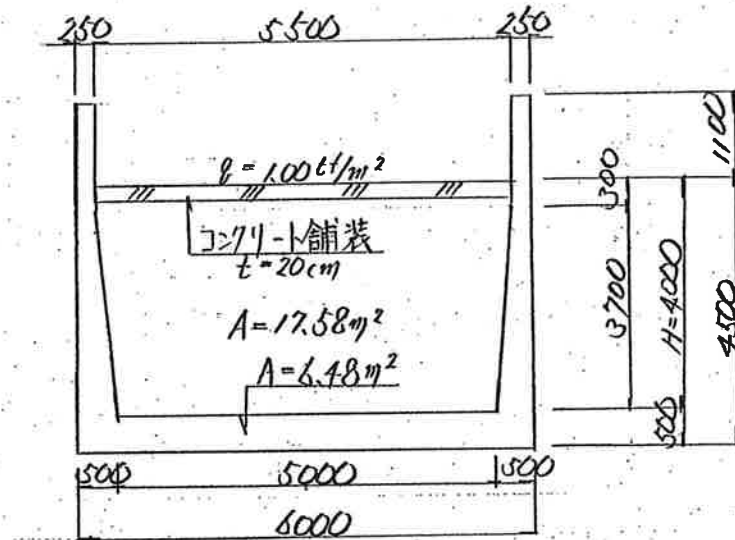
応力度計算

	A-A	B-B			
	常 時 浮力無	常 時 浮力無			
下端からの距離(m)	0.000	2.000			
曲げモーメント (tfm)	126.13	24.87			
軸 力 (tf)	0.00	0.00			
せん断力 (tf)	79.69	26.55			
部材幅 B (cm)	1000.00	1000.00			
部材高 H (cm)	50.00	36.49			
有効高 d (cm)	44.00	30.49			
d' (cm)	6.00	6.00			
引張鉄筋 As (cm ²)	229.200 D19 - 125	114.600 D19 - 250			
圧縮鉄筋 As' (cm ²)	50.680 D13 - 250	50.680 D13 - 250			
ヤング係数比 n	15	15			
n p = nAs / b d	0.07814	0.05639			
n p' = nAs' / b d	0.08639	0.02494			
u = d - H/2 (cm)	19.000	12.243			
f = M / N + u (cm)					
f / d					
d' / d	0.13636	0.19681			
As' / As	1.10559	0.44223			
M + N * u (tfm)	126.127	24.868			
k	0.2903	0.2781			
x (cm)	12.7750	8.4790			
C	5.859	7.574			
S	14.320	19.660			
σ c (kgf/cm ²)	38.2	20.3			
σ s (kgf/cm ²)	1399	789			
τ (kgf/cm ²)	1.81	0.87			
σ ca (kgf/cm ²)	70.0	70.0			
σ sa (kgf/cm ²)	1600	1600			
τ a (kgf/cm ²)	3.60	3.60			
α (kgf/cm ²)	1.000	1.000			
α τ a (kgf/cm ²)	3.60	3.60			

地盤反力度

H = 4.0m B = 6.0 m のU型擁壁

形状寸法



コンクリート重量 $V1 = 6.48 \times 2.50 \text{ tf/m}^3 = 16.20 \text{ tf}$

土砂重量 $V2 = 17.58 \times 1.80 \text{ tf/m}^3 = 31.64 \text{ tf}$

コンクリート舗装 $V3 = 5.50 \times 0.20 \times 2.35 \text{ tf/m}^3 = 2.59 \text{ tf}$

載荷荷重 $V4 = 5.00 \times 1.00 \text{ tf/m}^2 = 5.00 \text{ tf}$

計 $\Sigma V = 55.43 \text{ tf}$

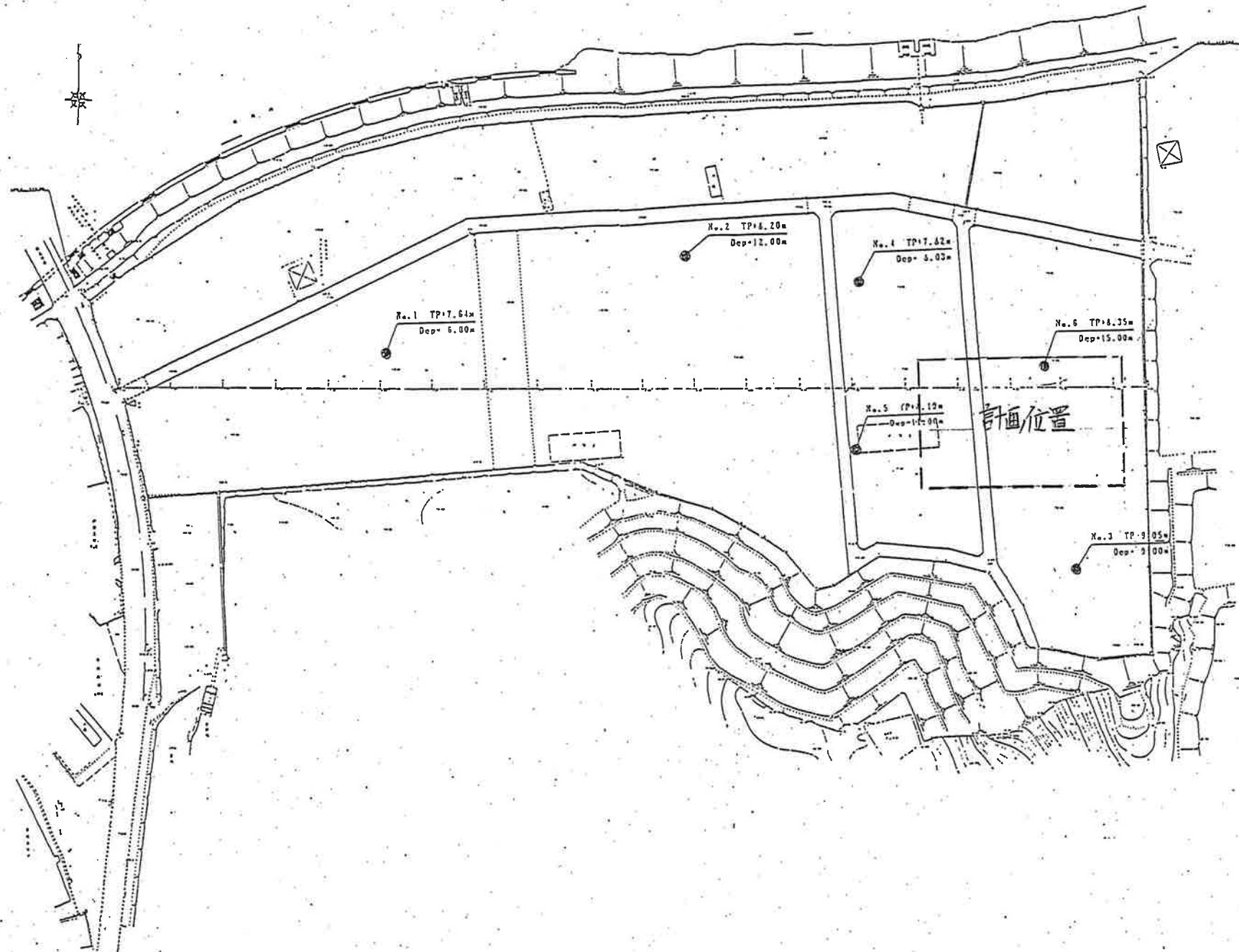
地盤反力度

$Q = 55.43 / 6.00 = 9.24 \text{ tf/m}^2$

$Qa = 27.6 \text{ tf/m}^2 \geq Q$ より許容支持力度内である。

① 調査位置

S=1:1500



ボーリング柱状図

調 査 名

二、処理施設建設に伴う測量及び地雷調査業務委託

專業·工專名

ボーリングNo.

ボーリング名	3		調査位置	愛知県稲沢市宮町大字岡山地内				北緯	シートNo.	
発注機関	西尾稲沢広域圏組合			調査期間	平成 7年10月 28 ~ 7年10月 3日				東経	
調査業者名	[Redacted] 主任技師			現代場 代理人	伏本 宏	コ 鑑 定 者	伏本 ！ 宏	ボーリン グ責任者	井戸口 茂	
孔口標高	19.05m	角 180 上 50° 下 0°	方 向 北 0 270 西 90 東 180 南	地盤 勾配 水平 0°	使用機 種	試錐機	Y B M - 0 5	ハンマー 落下用具	コーンフーリー法	
総掘進長	9.00m	度			エンジン	N F D - 9	ポンプ	S P - 4 0		

標尺	標高	層厚	深度	柱状	土質区分	色相	粗対密度	粗対密度	記事	孔内水位 (m) 測定月日	標準貫入試験				原位置試験		試料採取		進捗
											深 度 (m)	10cm 打撃回数	打撃回数 の 貫入量 (cm)	N 値	深 度 (m)	試験名 および結果	深 度 (m)	試料 番号	
1	9.57	0.50	0.50		砂土	暗灰			砂混り砂三休。	10/3 1.05	1.15	4	5	5	14				
2	8.79	0.30	0.80		砂	灰	中		6~5~20mmの砂主体。 主体に塩化分を混入する。		1.45	12	18	20	150				
3	8.47	1.80	2.60		砂	灰	中		上段は塩化が著しく砂状を呈す。 3.00m以降は一部砂状から片状 のコアとなる。 粘土化は少ない。	2.12	60	3	60	3					
4	4.50	1.90	4.50		砂	灰	中		本型多いが5~10cmの塊状コア がはめられる。 6.00mまでは石灰が主体で硬質 である。 7.00m以降はややまれつが少な くなり20cm程度のコアがはめさ れる。 塊状コアとなる部分も片理に沿っ て割れやすい。	3.00	60	3	60	3					
5					砂	灰	中			4.00	60	3	60	3					
6					砂	灰	中			5.00	60	3	60	3					
7					砂	灰	中			6.00	60	3	60	3					
8					砂	灰	中			7.00	60	3	60	3					
9	0.00	4.50	9.00		砂	灰	中			8.00	60	3	60	3					
					砂	灰	中			9.00	60	3	60	3					

ボーリング柱状図

調査名 三み処理施設建設に伴う調査及び地質調査業務委託

事業・工事名

ボーリングNo. 4

ボーリング名	4	調査位置	茨城県稲佐郡吉良町大字向山地内		北緯	
発注機関	西尾稲佐広域圏組合		調査期間	平成 7 年 9 月 29 日 ~ 7 年 9 月 29 日	東経	
調査業者名	主任技師		代理人	佐々木 元	コシノ 定	佐々木 元
ボーリング責任者	井戸口 元		試錐機	YBM-05	ハンマー落下用具	コーンフリー法
孔口標高	17.82m	角	度	分	秒	方
総掘進長	8.03m	度	分	秒	方	向
エンジン	NFD-9		ポンプ	SP-40		

標尺	層高	深度	柱状図	土質区分	色調	相対密度	相対稠度	記号	標準貫入試験			原位置試験		試料採取	室内試験	掘進月日
									深	10cmごとの打撃回数	打撃回数の平均値	深	試験名および結果	深	採取方法	
(m)	(m)	(m)	(m)						(m)		(cm)	(m)		(m)		
1	5.02	1.20	1.20	粘土	緑			最上部5cmは硬い土で粘土土質。細粒シリカを主成分とするが、0.10~0.50mm間には鉄を多く含む。下部には細粒分をやや多く含む。	1.15	2	2	1	5			
2	5.02	1.00	2.20	粘土	緑			鉄の混入は比較的少ない。細粒分の混入少ない。	1.45	2	2	2	6			
3									2.15	2	2	2	6			
4									2.35	32	22	2	60			
5									3.15				60			
6									3.27				60			
7									4.10				60			
8									4.17				60			
									5.00				60			
									5.07				60			
									6.00				60			
									6.05				60			
									7.00				60			
									7.03				60			
									8.00				60			
									8.03				60			

ボーリング柱状図

調査名 ごみ処理施設建設に伴う調査及び地質調査業務委託

ボーリングNo. 5

事業・工区名

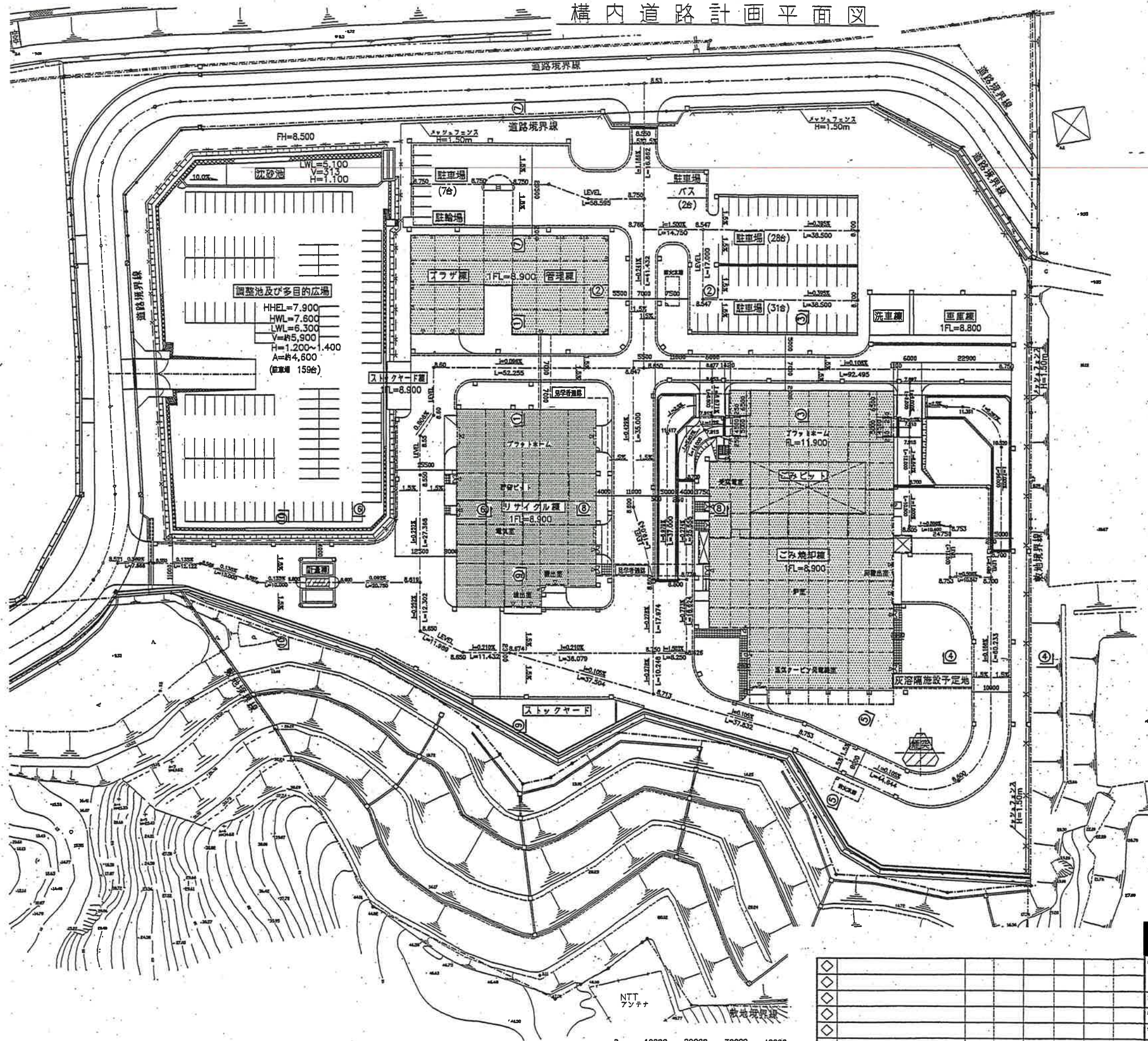
ボーリング名	5	調査位置	愛知県稲沢市吉良町大字岡山地内		北緯	
発注機関	西尾市立広尾団地会		調査期間	平成 7 年 9 月 29 日 ~ 7 年 10 月 2 日	東経	
調査業者名	[redacted]		主任技師		現場代理人	伏木 元
孔口標高	TP 18.19m	角	180°上	方	北 0° 東 90° 西 270° 南 180°	地盤公配
総掘進長	11.00m	度	90°	向	水平 0°	使用機種
			試錐機	YBM-05	ハンマー落下用具	コーンフリー法
			エンジン	NFD-9	ポンプ	SP-40

標尺 (m)	層高 (m)	深度 (m)	柱状図	土質区分	色相対照	相対密度	記号	標準貫入試験			原位置試験		試料採取 深試験番号	採取方法	室内試験 ()	掘進 月日
								深 (m)	10cmごとの 打撃回数 (10/30)	打撃回数/貫入量 (10/30)	N 値 --	深 (m)	試験名 および結果			
1	7.25	0.90	0.90	粘土	暗褐色		細粒シリカ土。0.30mまではφ=5~10mmの結核。	10/2	1.15	10	32	18	60	73		
2				風化片麻岩	暗褐色	15	風化が著しく砂状を呈すが一部砂状となる。粘土化は少ない。	1.70	1.38	40	20	60	12	150		
3				砂	暗褐色			2.22	60	3	60	3				
4	1.45	2.80	3.70	砂	暗褐色			3.00	60	3	60	3				
5				砂	暗褐色			4.00	60	3	60	3				
6				砂	暗褐色			5.00	60	3	60	3				
7				砂	暗褐色			6.00	60	3	60	3				
8				砂	暗褐色			7.00	60	3	60	3				
9				砂	暗褐色			8.00	60	3	60	3				
10				砂	暗褐色			9.00	60	3	60	3				
11	2.25	7.30	11.00	砂	暗褐色			10.00	60	3	60	3				

ボーリング名	6		調査位置	茨城県稲敷郡高井町大字向山		北緯	
発注機関	西尾稲敷町建設会			調査期間	平成 7 年 10 月 5 日 ~ 7 年 10 月 6 日 東経		
調査業者名	[redacted] 主任技師			現場代理人	佐々木 宏	コアラ 佐々木 宏	ボーリング責任者
孔口標高	12 18.35m	傾度	180 上 下 0°	方 向	北 0° 東 90° 南 180° 西	地盤勾配	水平 0°
総掘進長	15.00m				試錐機	YBM-05	ハンマー 落し錐
					エンジン	NFD-9	ポンプ
							コーンフリー法
							SP-40

標高 尺 (m)	層厚 (m)	深度 (m)	柱状 図	土質 区分	色 調	相対 密度	相対 密実度	記 事	標準貫入試験				原位置試験		試料採取		掘進 月日	
									深 度 (m)	10cmの 打撃回数	打撃回数 換算値 (cm)	N 値	深 度 (m)	試験名 および結果	深 度 (m)	試料 番号		採取 方法
1				粘土	暗灰	中位		細粒じり砂ないし砂質土。 0.70mまで細粒じり砂。 0.70~1.00m間はφ=5~20mmの粒主体で玉石も混入している。 3.00m付近には鉄、コンクリート、レンガ片等を混入する。 φ=10~40mmの粒主体。	1.15	12	14	40						
2				粘土	暗灰	中位		砂質土。 φ=5~30mmの粒主体。 含水多くルーズである。	1.45	7	7	21						
3				シルト	暗灰	中位		砂質土。 φ=5~30mmの粒主体。 含水多くルーズである。	2.15	7	7	21						
4	4.55	3.20	3.35	シルト	暗灰	中位		砂質土。 φ=5~30mmの粒主体。 含水多くルーズである。	2.45	6	6	18						
5	3.45	1.10	4.55	シルト	暗灰	中位		砂質土。 φ=5~30mmの粒主体。 含水多くルーズである。	3.15	6	6	18						
6	2.95	0.50	5.45	シルト	暗灰	中位		砂質土。 φ=5~30mmの粒主体。 含水多くルーズである。	3.45	4	2	8						
7	2.45	0.50	5.95	シルト	暗灰	中位		砂質土。 φ=5~30mmの粒主体。 含水多くルーズである。	4.15	4	2	8						
8	1.95	0.50	6.45	シルト	暗灰	中位		砂質土。 φ=5~30mmの粒主体。 含水多くルーズである。	4.45	1	2	3						
9	1.45	0.50	6.95	シルト	暗灰	中位		砂質土。 φ=5~30mmの粒主体。 含水多くルーズである。	5.15	1	2	3						
10	0.95	0.50	7.45	シルト	暗灰	中位		砂質土。 φ=5~30mmの粒主体。 含水多くルーズである。	5.45	4	6	16						
11	0.45	0.50	7.95	シルト	暗灰	中位		砂質土。 φ=5~30mmの粒主体。 含水多くルーズである。	6.15	4	6	16						
12	0.05	0.50	8.45	シルト	暗灰	中位		砂質土。 φ=5~30mmの粒主体。 含水多くルーズである。	6.45	5	4	14						
13	0.05	0.50	8.95	シルト	暗灰	中位		砂質土。 φ=5~30mmの粒主体。 含水多くルーズである。	7.15	5	4	14						
14	0.05	0.50	9.45	シルト	暗灰	中位		砂質土。 φ=5~30mmの粒主体。 含水多くルーズである。	7.45	5	4	14						
15	0.05	0.50	9.95	シルト	暗灰	中位		砂質土。 φ=5~30mmの粒主体。 含水多くルーズである。	8.15	5	4	14						

構内道路計画平面図



S=1:500

凡 例

記号	名称	備考
	工道敷	
	溝内埋戻	
	歩道部	
	L型改築工	
	煉石工	
-X-X-	ジャッキアップ工	H=1.50m
	敷地床昇設	

◇									
◇									
◇									
◇									
◇									
改正	記	事	作	日	付	費	日	付	承

環設(土建)

タイトル	
------	--

西尾幡豆クリーンセンター
(ごみ焼却施設・リサイクル施設) 移転新築工事

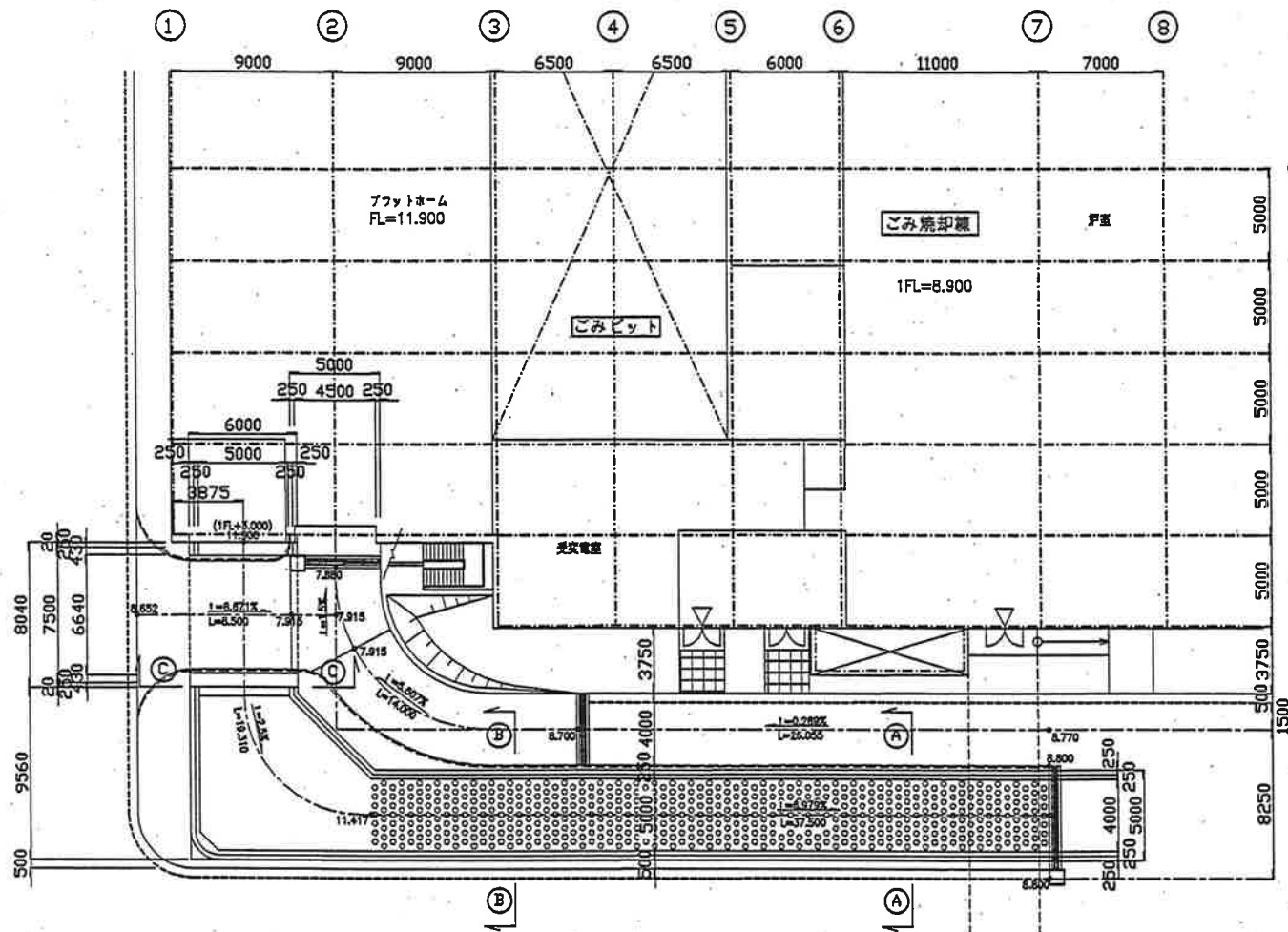
構内道路計画平面図

圖尺
1:500

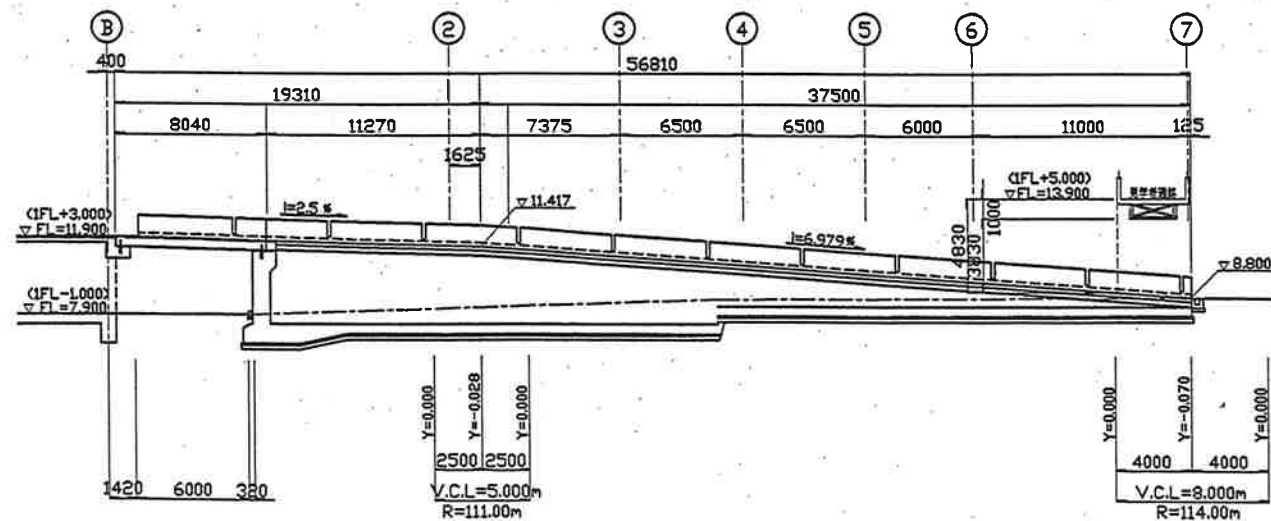
[illegible]

ランプウェイ計画図（進入路）S=1:200

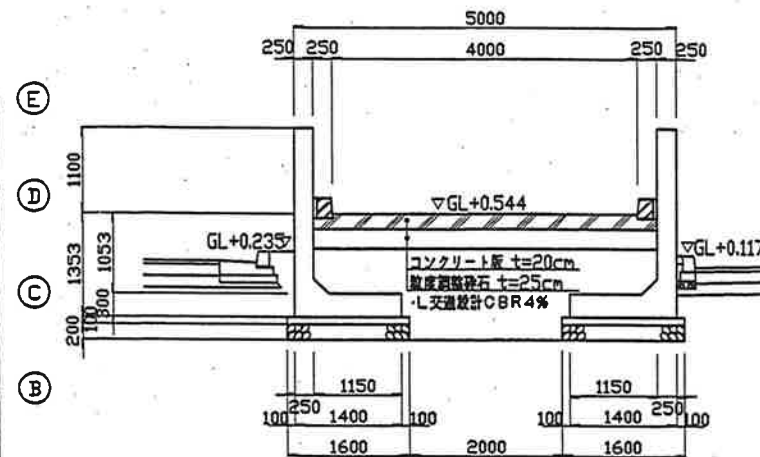
平面図



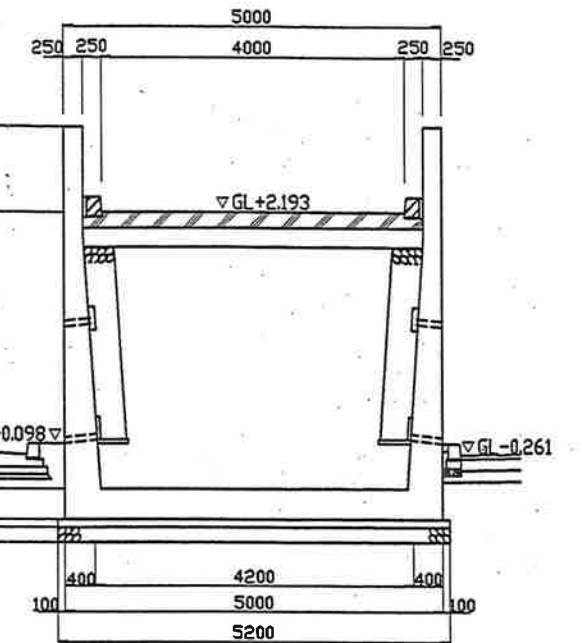
縦断面図



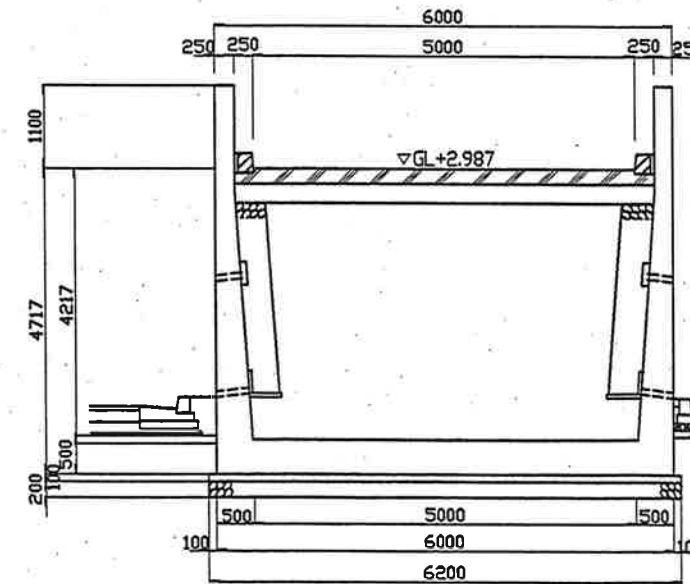
A-A 断面図 S=1:50



B-B 断面図 S=1:50



C-C 断面図 S=1:50



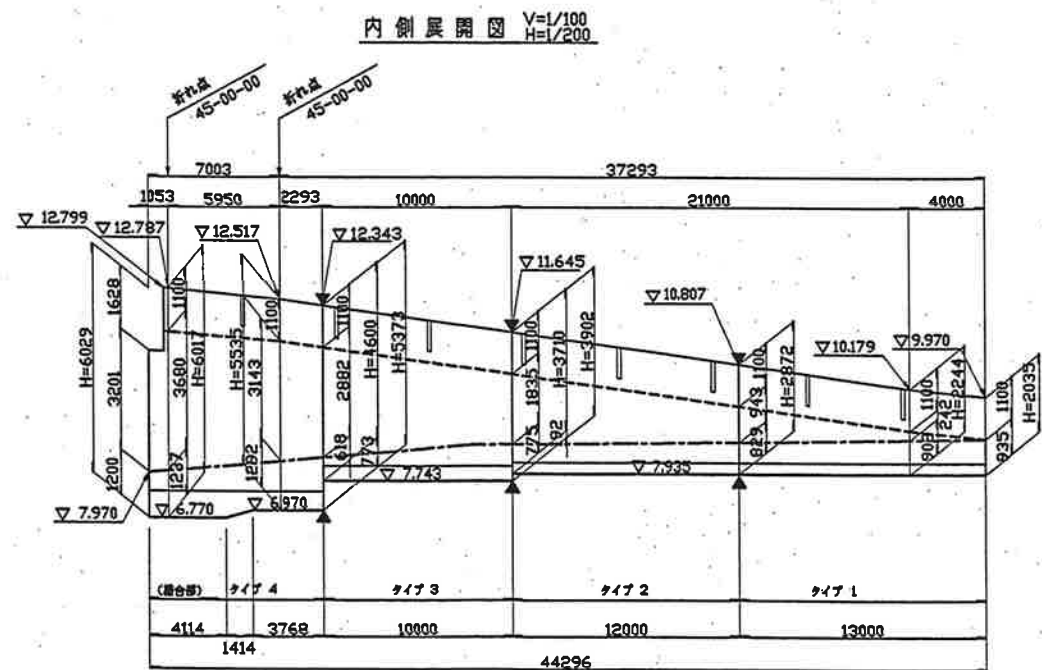
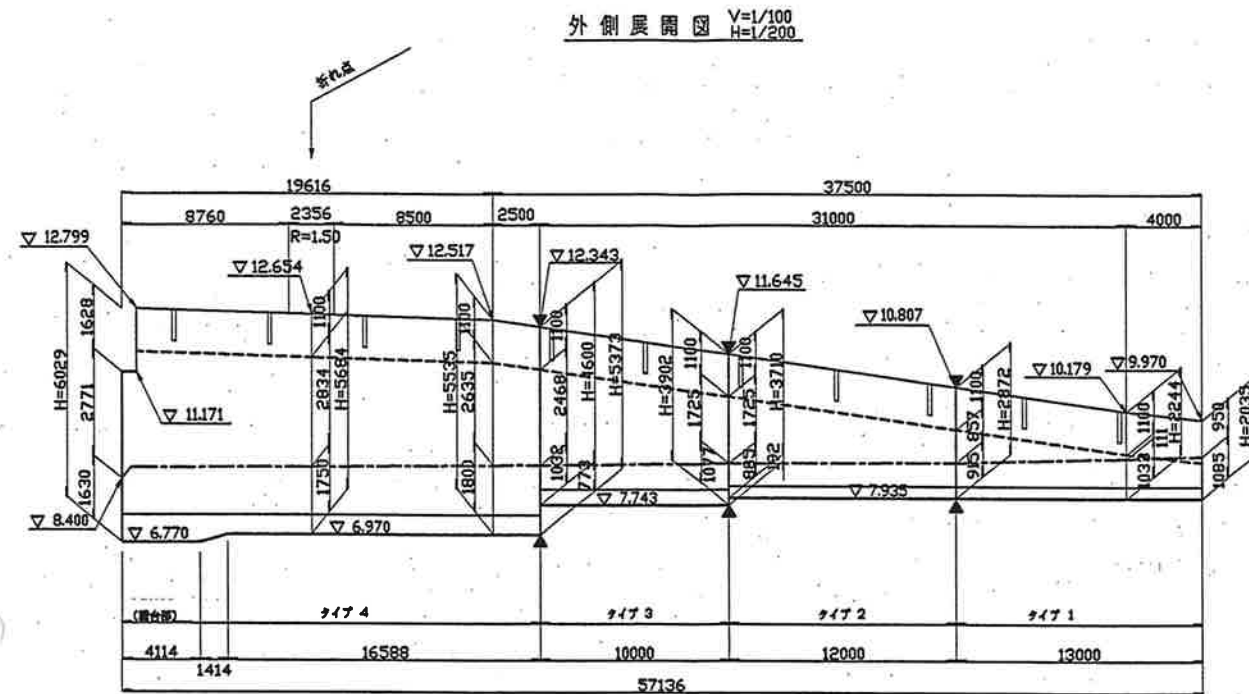
舗装工事の施工にあたっては、路床の支持力試験により舗装厚を決定を行う。
コンクリート舗装強度は45kg/cm²とする。
仮置物は真空舗装表面仕上げとする。
コンクリート舗装目地は、8.00m間隔を標準とする。
目地構造については、コンクリート舗装要綱による。
設計地盤高8.700をGL±0.000とする。
地盤支持力を現地確認の上、設計耐力との確認を行うこと。

改正	図	事	作	日	付	審	日	付	承	日	付	作

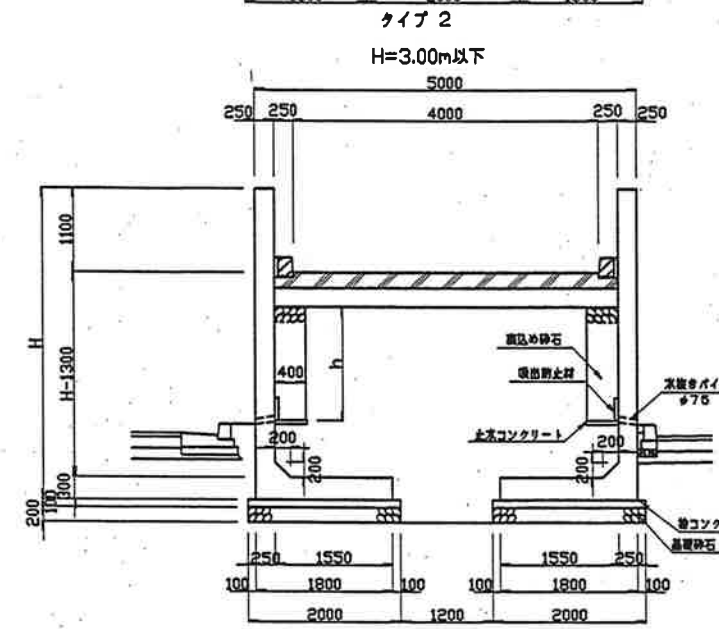
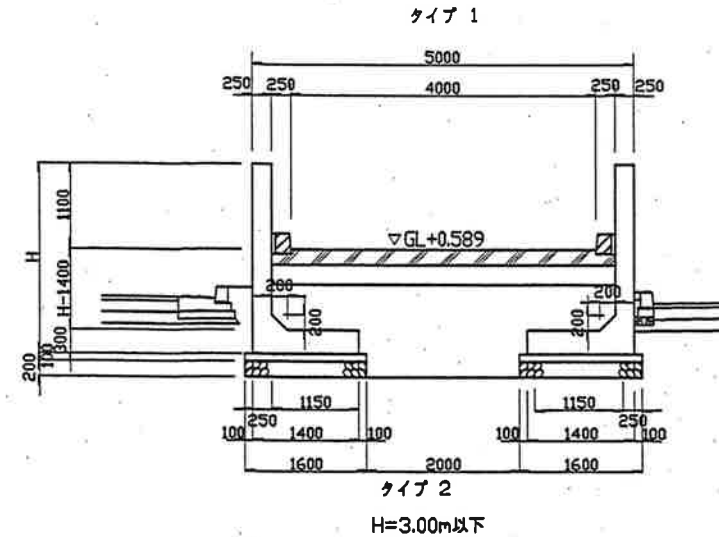
部	目	部	目
環設（土建）	西尾幡豆クリーンセンター （ごみ焼却施設・リサイクル施設）移転新築工事	設計	設計
		監理	監理
		調査	調査
		工事	工事
		完成	完成

部	目	部	目
環設（土建）	西尾幡豆クリーンセンター （ごみ焼却施設・リサイクル施設）移転新築工事	設計	設計
		監理	監理
		調査	調査
		工事	工事
		完成	完成

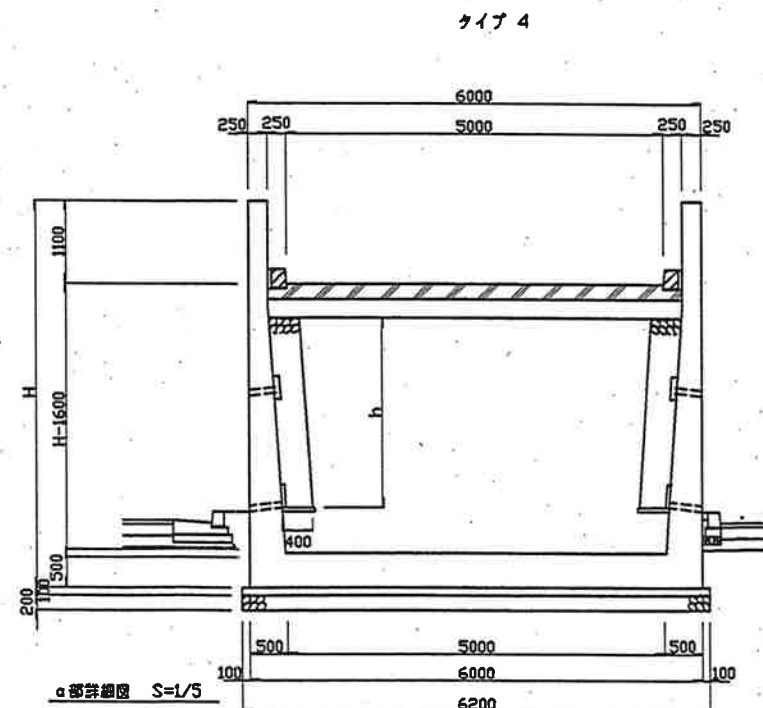
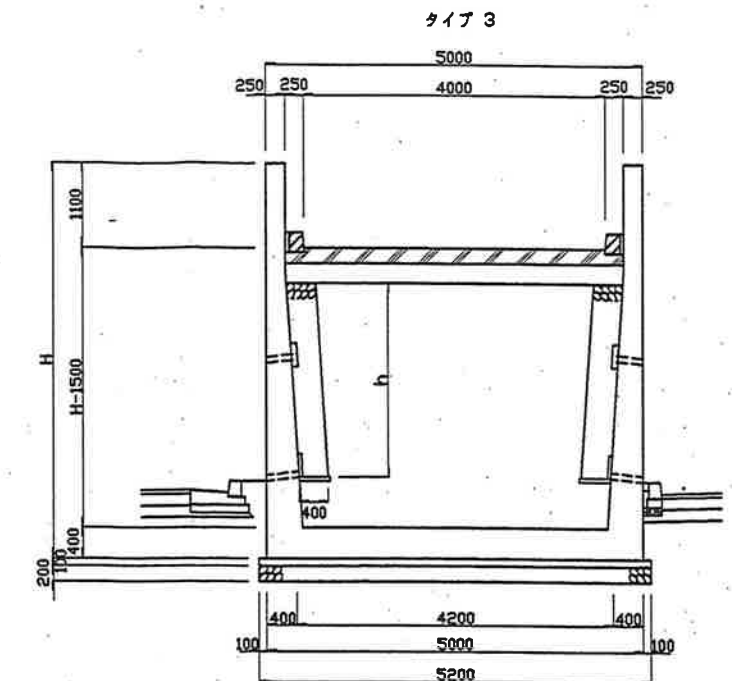
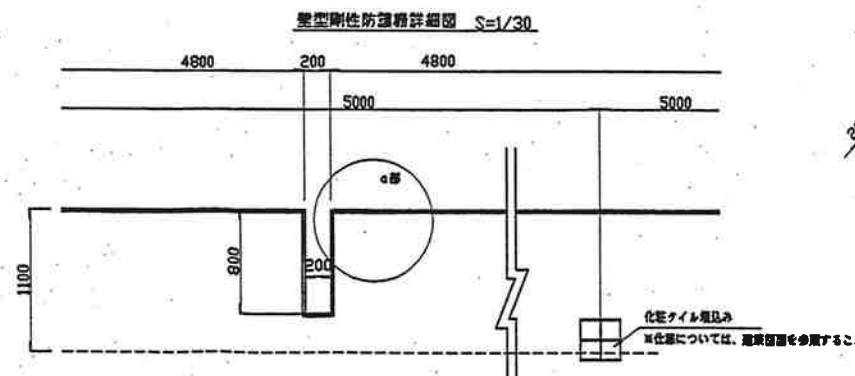
ランプウェイ進入路擁壁構造図



▼ 位置は、エフスタイト $\kappa=10$ の位置を、示す。



- ※注意 1. 盛コンクリートは、150-8-40を使用すること。
2. 盛体コンクリートは、210-12-25を使用すること。
3. 高圧、高圧め付けは、0-40を使用すること。
4. 掘削面の木炭きパイプを3、0㎡に1ヶ所設置すること。
5. 高圧材料の流出防止に巻出防止付を設置すること。



実際の施工に際しては、基礎地盤の設計許容支持力確認を
平板載荷試験等により行う事。

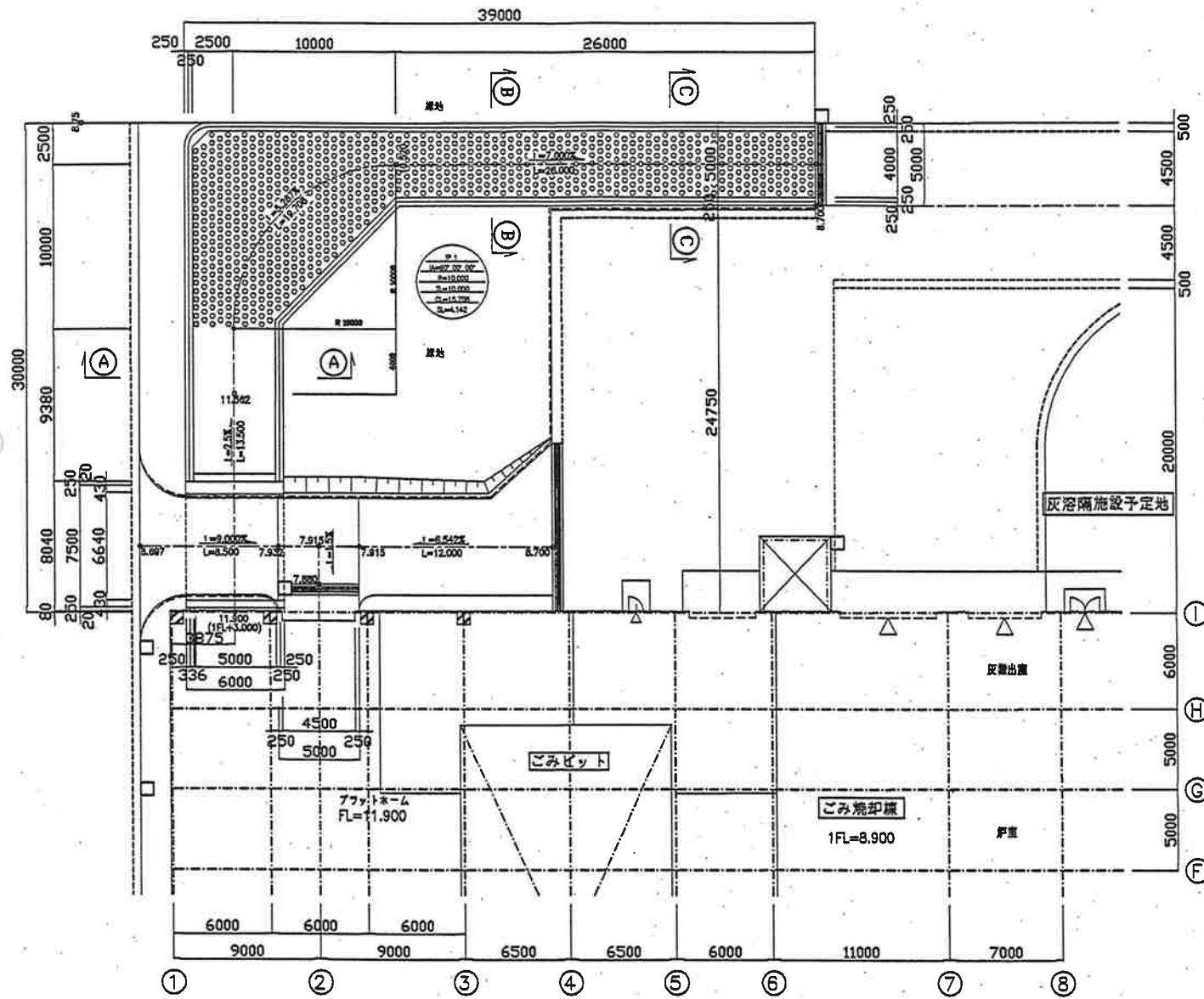
③出入関係は、取組仕上げとする。

化粧タイル類見み
■仕込については、建築図面を参照すること。

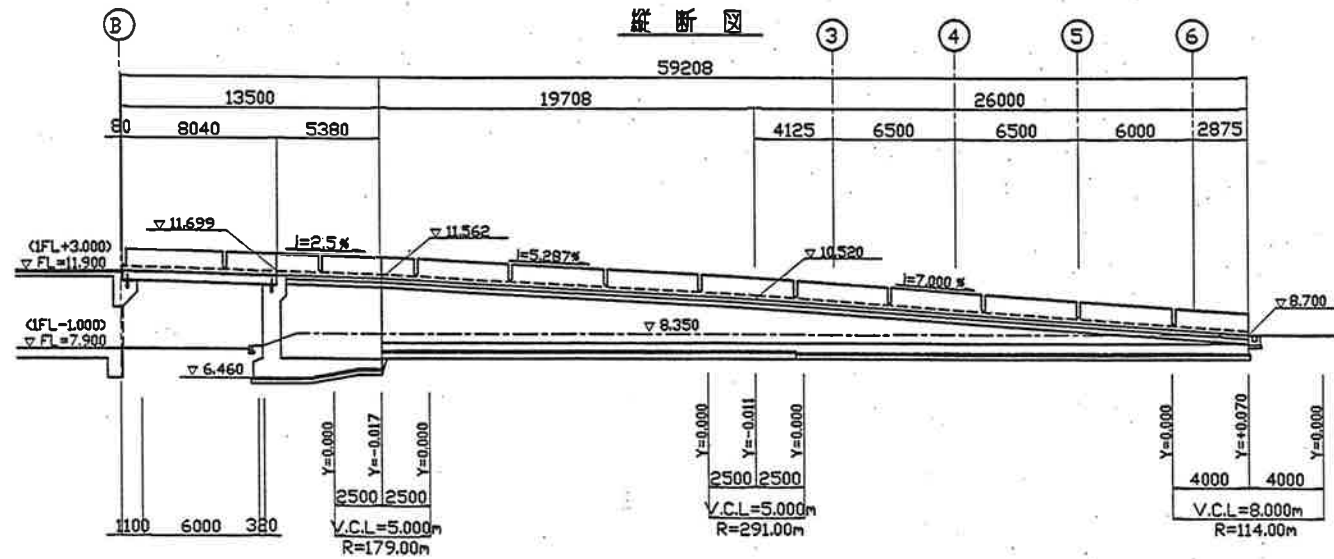
[illegible]

ランプウェイ計画図(退出路) S=1:200

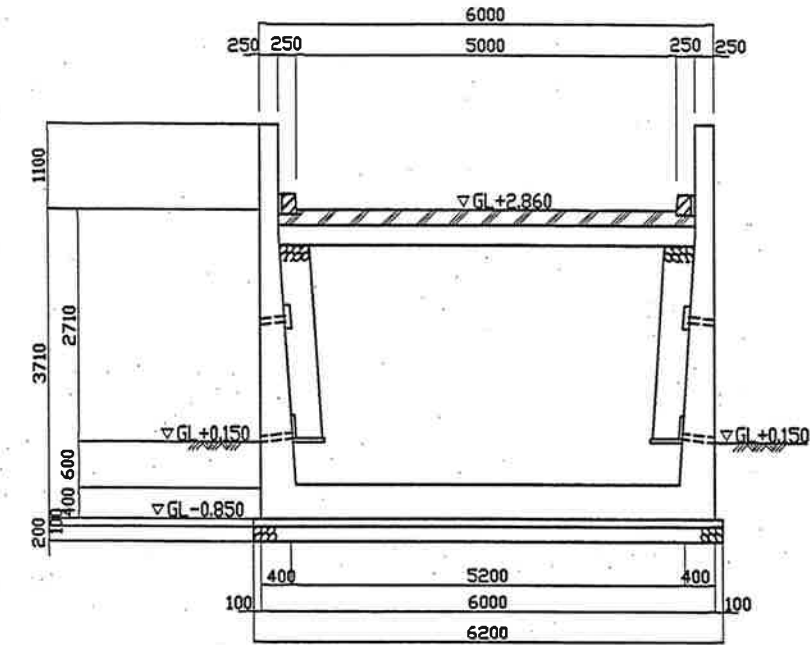
平面图



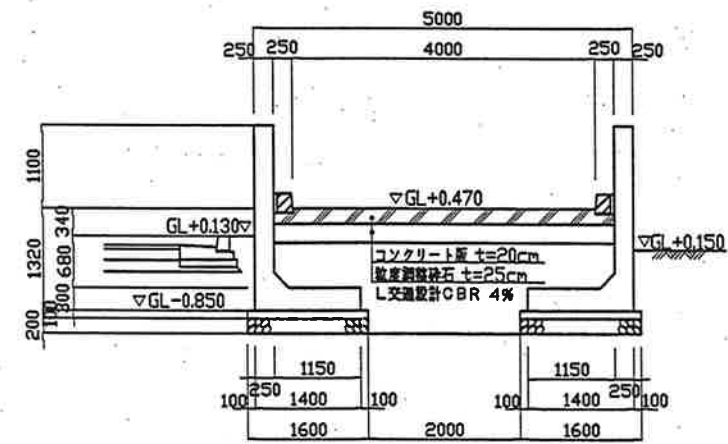
縱斷圖



①—① 断面图 S=1:50



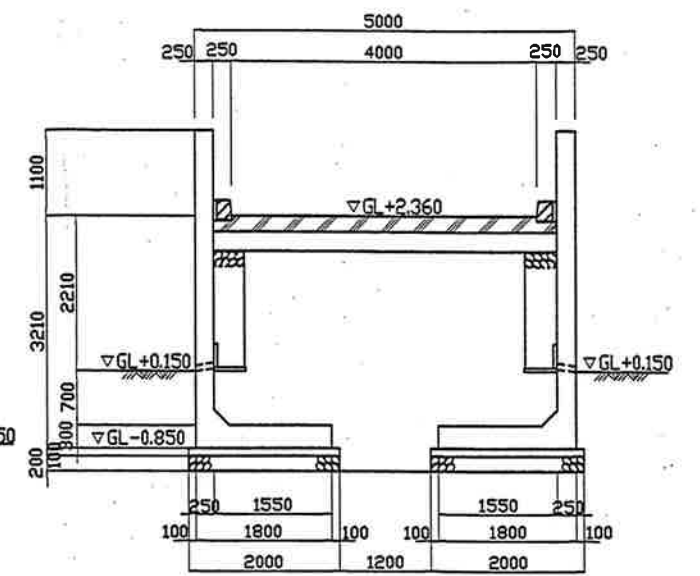
①—① 断面图 S=1:50



舗装工事の施工にあたっては、路床の支承力試験により舗装厚を決定を行う。
コンクリート強度は 45 kg/cm^2 とする。
左室部は真空舗装表面仕上とする。
コンクリート原積目地は、 8.00 mm 間隔を標準とする。
目地舗装については、コンクリート舗装試験による。
設計地盤高、 7.00 を $\text{GL}+0.000$ とする。
地盤支承力を現地確認の上、設計耐力との確認を行うこと。

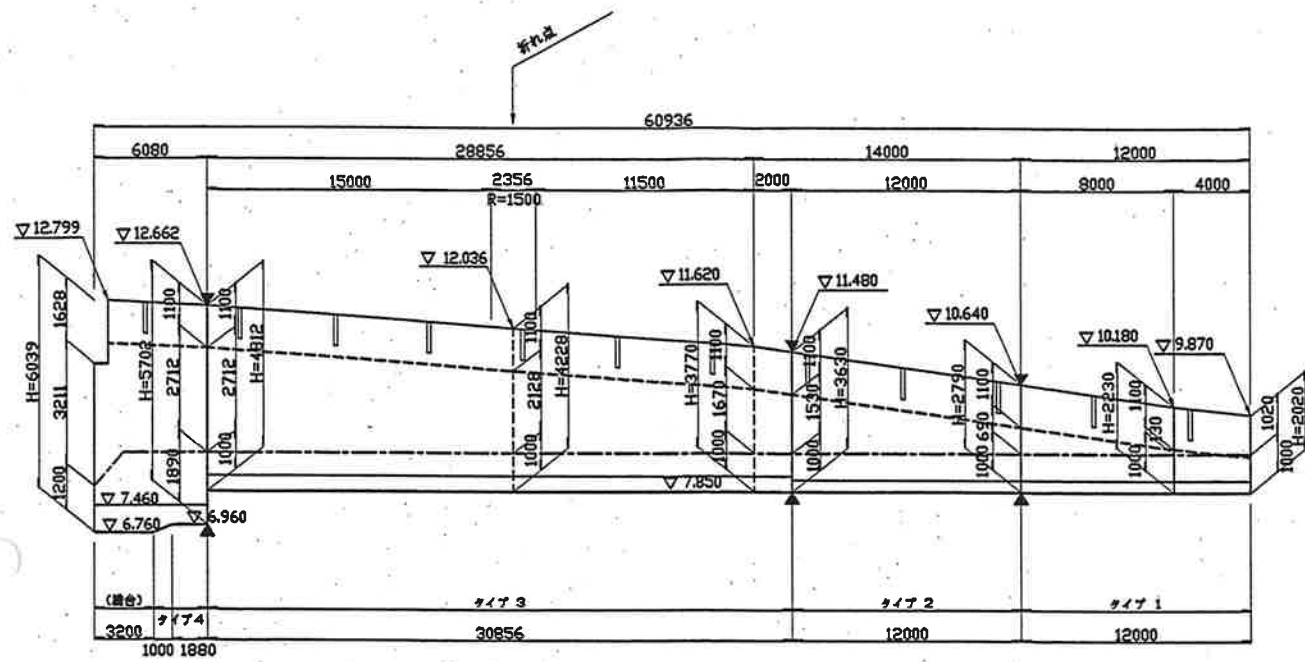
◇														
◇														
◇														
◇														
◇														
改正	起	事	作	理	日	付	要	求	日	付	承	認	日	付
											圖 示			

③—③ 断面图 S=1:50

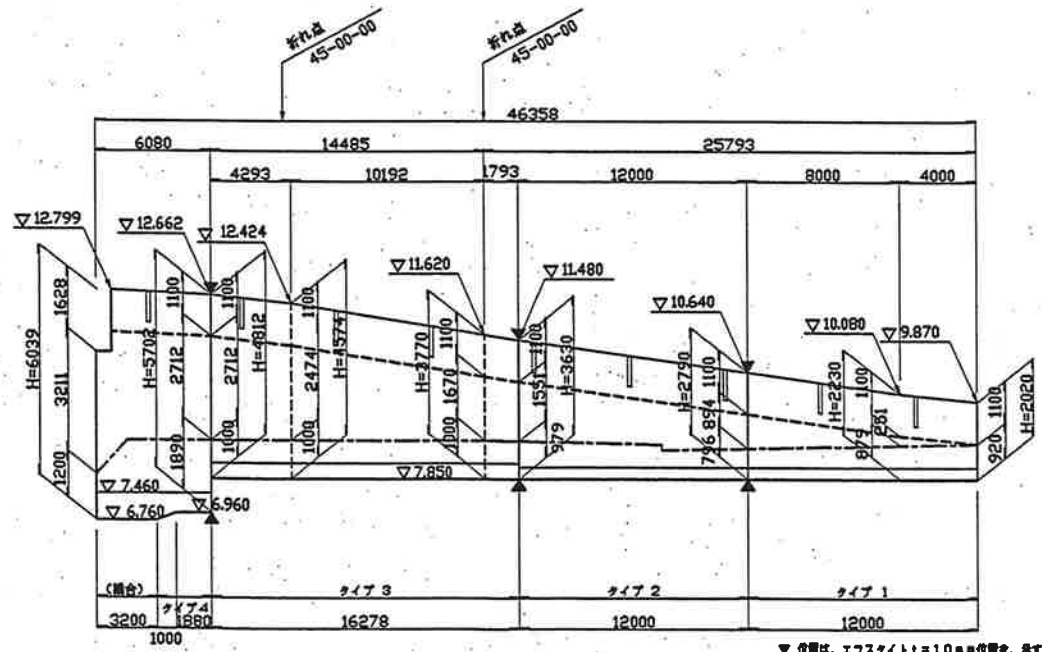


		タイトル	
部 門	環設（土建）	西尾橋豆クリーンセンター （ごみ焼却施設・リサイクル施設）移転新築工事 ランプウェイ計画図（退出路）-	
水 道			
環 道			
環 道			
作 図			
付 属			

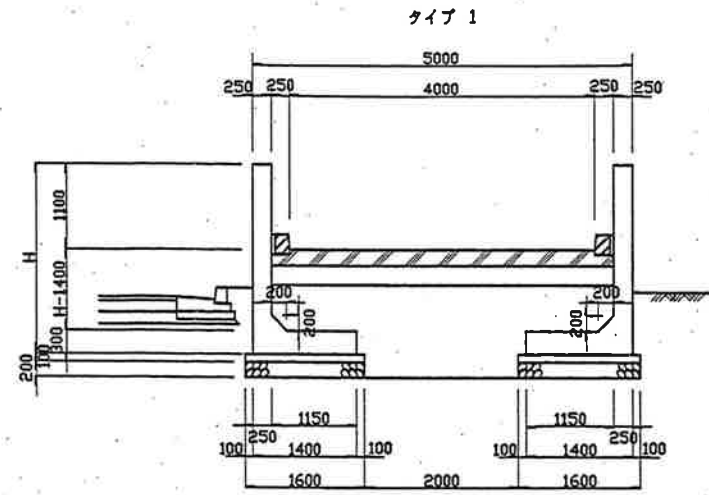
ランプウェイ退出路擁壁構造図



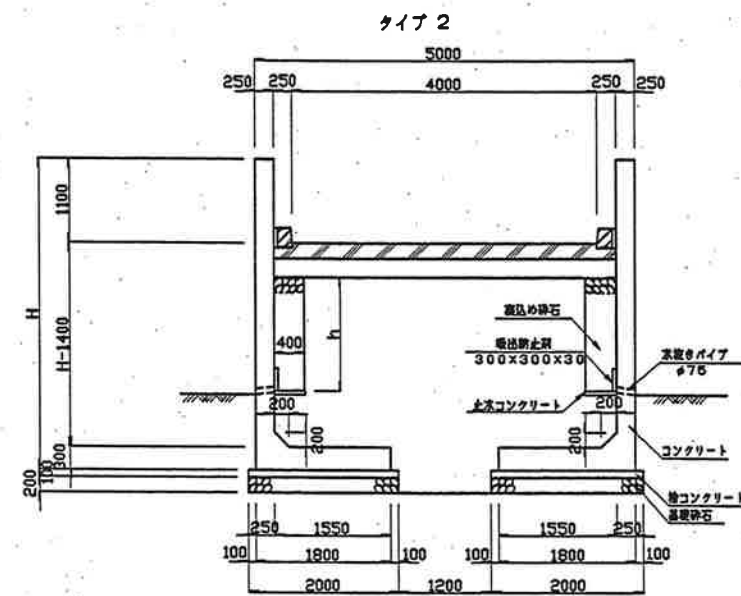
内側展開図 $V=1/100$
 $H=1/200$



▼ 位置は、エフスタイト $\epsilon = 10$ mm 位置を、示す。



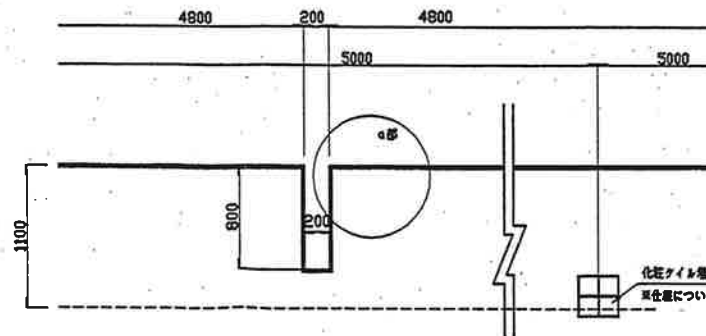
タイプ 1



タイプ 2

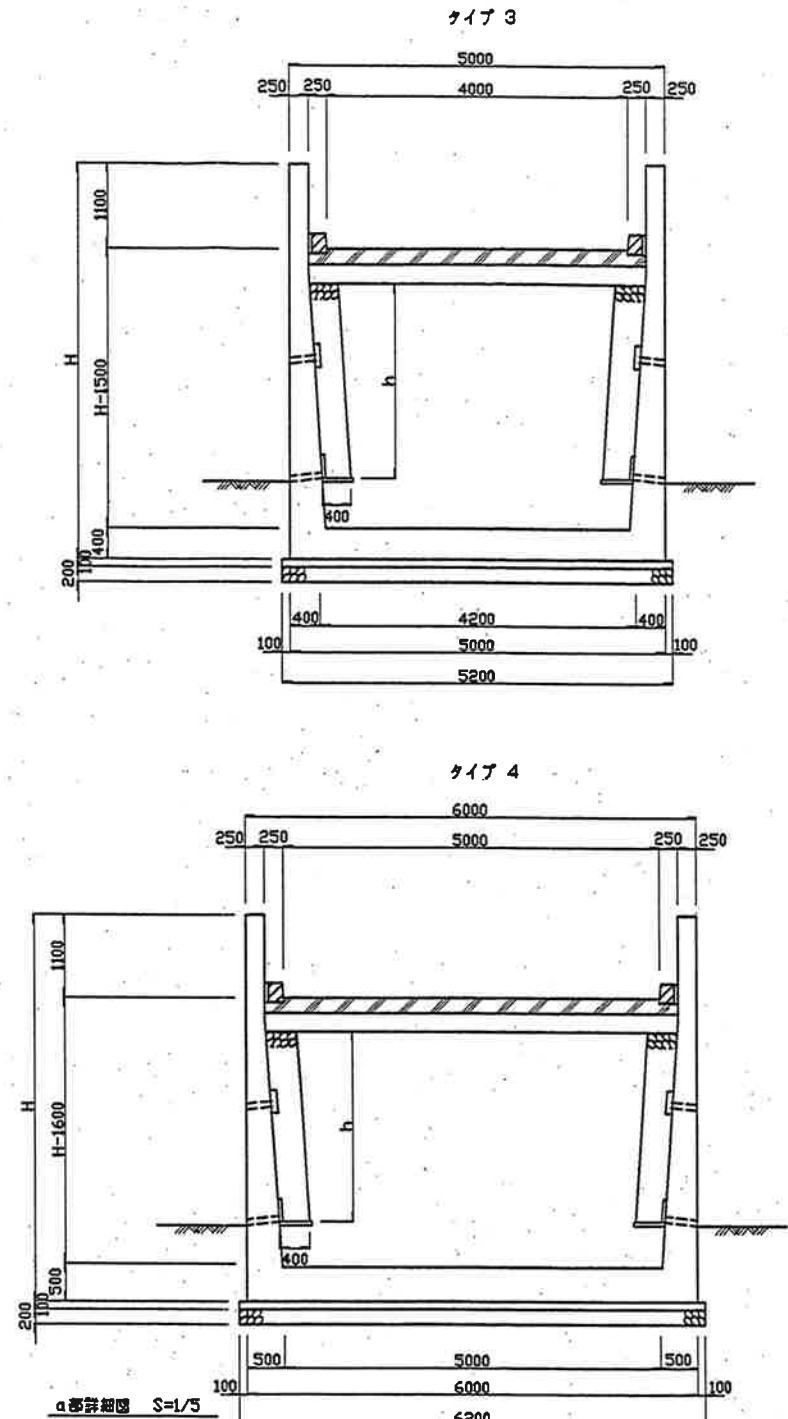
- ※注記 1. 給コンクリートは、160-8-40を使用すること。
2. 躯体コンクリートは、210-12-25を使用すること。
3. 基礎、渡込み材は、C-40を使用すること。
4. 渡接骨部の水流をパイプを3.0m²に1つ設置すること。
5. 渡込み材料の渡接骨部に噴出防止材を設置すること。

聖型剛性防護棚詳細図 S=1/30



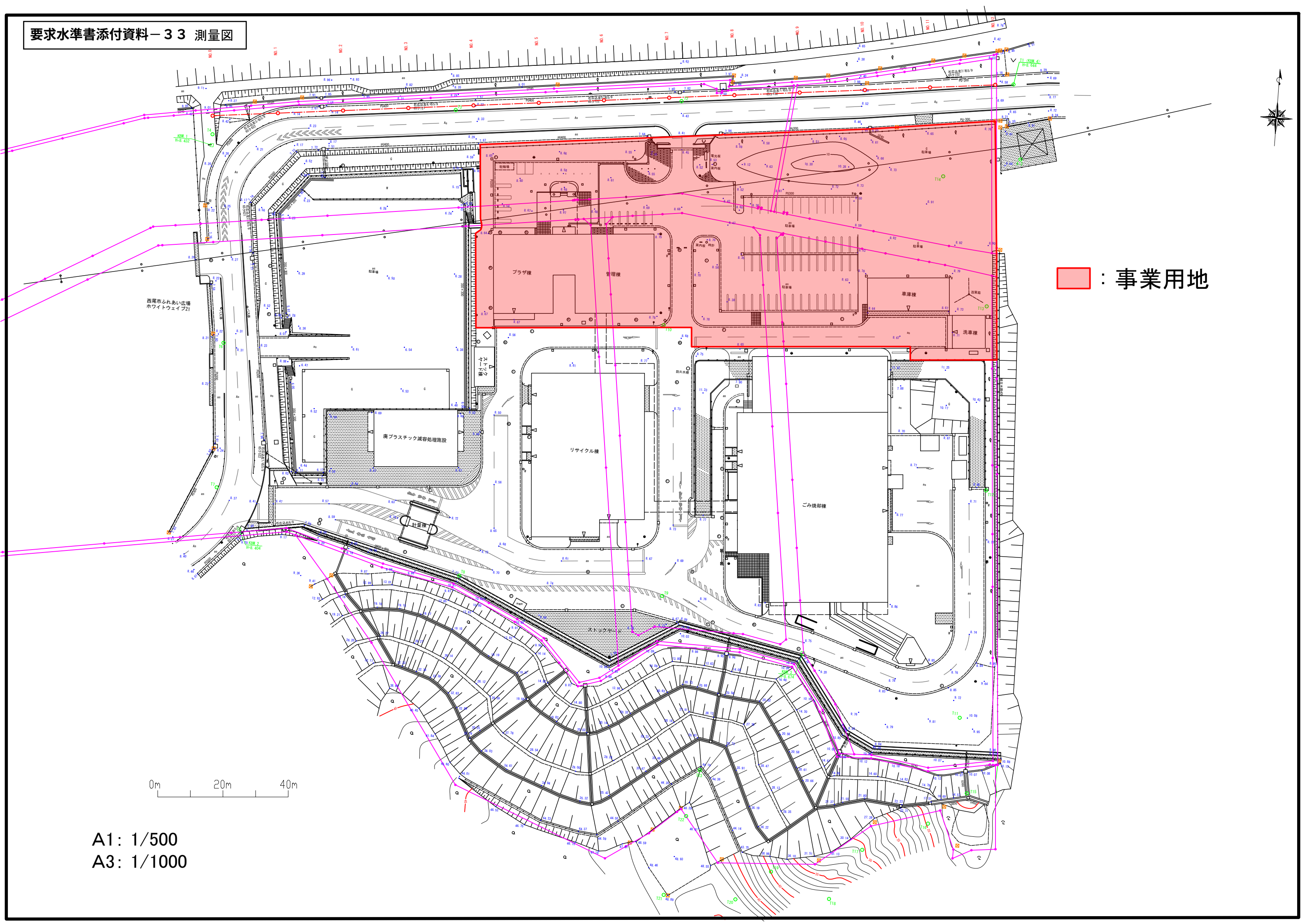
③出入関係は、買取仕上げとする。

擁壁の施工に際しては、基礎地盤の設計許容支持力確認を
平板載荷試験等により行う事。



タイプ 4

☐									部 号 環設（土建）	タイトル 西尾幡豆クリーンセンター （ごみ焼却施設・リサイクル施設）移転新築工事	出度目的
☐											提出用
☐											設計用
☐											承認書用
☐											確定用
☐											工事用
改正	記 事		作 図	日 付	審 査	日 付	承認	日 付	作 図	完成図	
								原尺 縮小			出 度 日



：事業用地

0m 20m 40m

A1: 1/500
A3: 1/1000

洪水調整池概略検討書

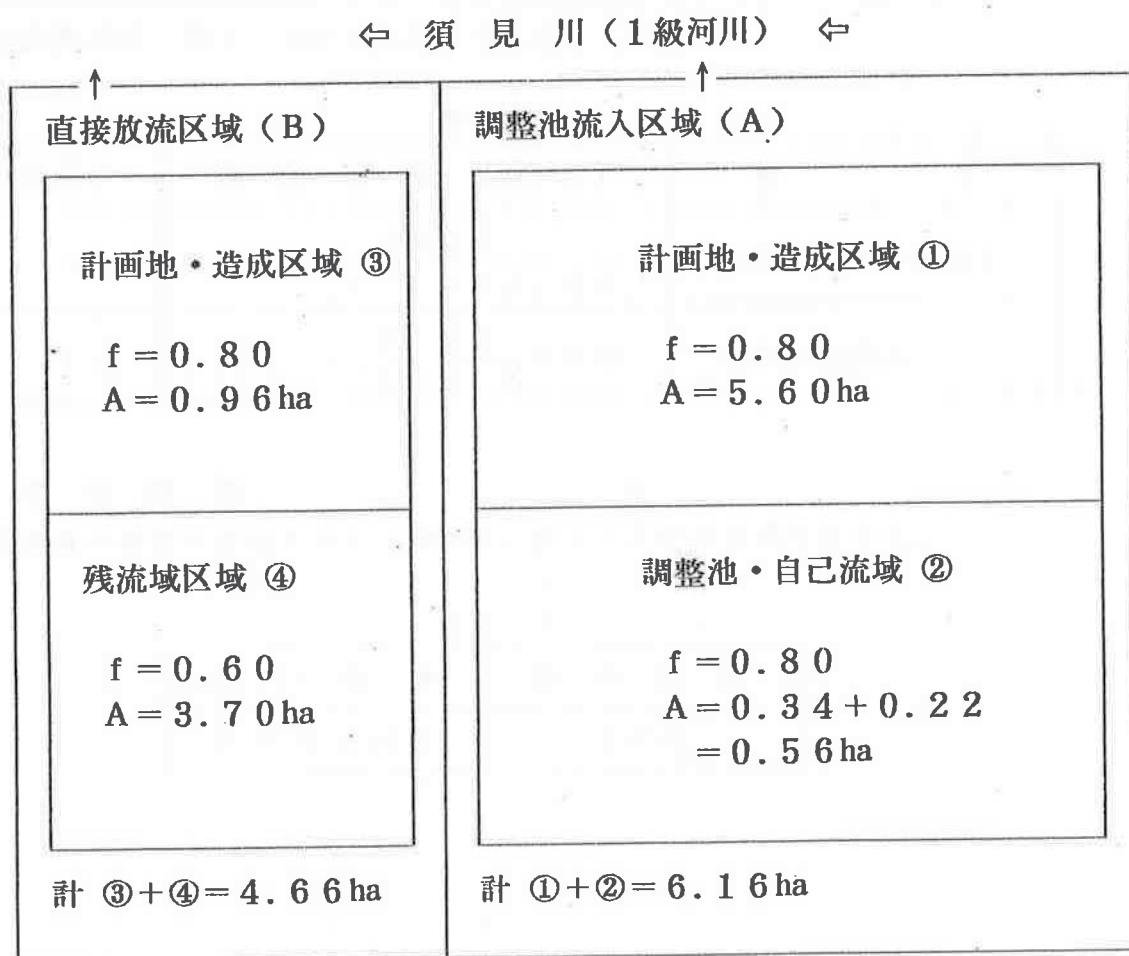
平成 9 年 8 月

計画概要

該当計画地に流入する雨水は、計画地での開発部分と、上流となる区域外からの未開発部分により構成されている。

検討中

概念図



全流域面積 $A = ① + ② + ③ + ④ = 10.82 \text{ ha}$

1. 基 本 事 項

調整池計画における基準は、「愛知県砂防設計基準」（以下砂防基準と呼ぶ）によるものとし、基本事項は、次の通りである。

1-1 比 流 量 ($\text{m}^3/\text{sec} / \text{km}^2$)

当該計画地は、須美川と矢位川の合流地下の上流部に位置し、比流量は、河川占用審査マニュアル計画暫定の最小比流量 ($6.9 \text{ m}^3/\text{sec} / \text{km}^2$) を採用する。

表 1-1

河 川 名	比 流 量 ($\text{m}^3/\text{sec} / \text{km}^2$)
一 級 須 美 川	6.9

1-2 降 雨 強 度

調整池の洪水調整容量を算定するために用いる雨量強度は、単位時間内の30年確率雨量強度とし、「林地基準」の河川式を使用する。又、直接放流の集排水施設計画に用いる雨量強度は、10年確率雨量強度とし、久野・石黒式を使用する。降雨強度式は、表1-2に示す通りである。

表 1-2

確率年	降 雨 強 度 (mm/hr)	備 考
30	$r_{30} = \frac{4441}{t^{4/5} + 33.43}$	河川式（岡崎地区）
10	$r_{10} = \frac{9.25}{\sqrt{t} + 1.5} \times 60$	久野・石黒式

1-3 単 位 時 間

降雨強度の算定に使用する単位時間は、表1-3に示す通りとする。

表 1-3

流 域 面 積	単 位 時 間
50ha以下	10分

1-4 計画降雨及び対象流量

調整池の計画降雨及び直接放流の対象流量は、表1-4に示す通りである。

表1-4

項 目	降 雨 及 び 流 量
洪水調整容量の計画降雨	30年確率
直接放流の計画降雨	10年確率

1-5 堆 砂 量

調整池流入区域は、完成後は施設地（道路、造成森林）となる。

又、直接放流流域については、計画区域の法面と区域外の法面、及び残地となる。（ただし法面は、今回の計画では未造成）よって、流出土砂量は、表1-5に示す堆砂量を見込むものとする。

尚、工事中の堆砂量は、 $200\text{ m}^3/\text{ha}$ とし、工事後は浚渫を行うため、1年間の堆砂量を確保する。

表1-5

地 表 状 況	流出土砂量 ($\text{m}^3/\text{ha}/\text{年}$)	年 数
施 設 地	50	1
残 地	1.0	1

2. 洪水調節容量

2-1 流域面積及び流域流出係数

流出係数値は、流域の地質将来における流域の土地利用状況等を考慮し、決定する。又、「砂防基準」及び「砂防調節池等技術基準（案）」より標準的な値としては、下記の表2-1、表2-2に示す通りである。

表2-1

区 分	係 数
密集市街地、裸地	0.9
一般市街地	0.8
畑・原野	0.6
水 田	0.7
山 地	0.7

表2-2

流 域 の 状 況	流出係数
急 峻 な 山 地	0.75 ~ 0.90
三 紀 層 山 岳	0.70 ~ 0.80
起伏のある土地及び樹林	0.50 ~ 0.75
平 坦 な 耕 地	0.45 ~ 0.60
山 地 河 川	0.75 ~ 0.85
平 地 小 河 川	0.45 ~ 0.75

上記の標準値を参照し、流出係数においては、残地区域 $f = 0.6$ 、造成区域 $f = 0.8$ とする。

尚、調整池を開発後の流出係数及び流域面積は、表2-3、直接放流は表2-4に示す通りである。

表2-3

調整池流域面積 A (ha)			流出係数 (f)
造成区域 $f = 0.8$	残地区域 $f = 0.6$	合 計	
6.16	0.00	6.16	0.800

表2-4

直接放流流域面積 A (ha)			平均流出係数 (f)
造成区域 $f = 0.8$	残地区域 $f = 0.6$	合 計	
0.96	3.70	4.66	0.641

2-2 許 容 放 流 量

開発により下流河川への影響を避けるため、調整池からの放流量は、下記に示す通りである。

表2-5

流域名称	流域面積 A (ha)	比 流 量 B (m³/sec / km²)	許 容 放 流 量 $A \times B \div 100 = C$ (m³/sec)
調 整 池	6.16	6.90	0.425

2-3 堆 砂 量

1) 調 整 池

表2-6

	土 砂 流 出 量			
	集水面積 (ha)	流出土砂量 ha当り (m³/年)	期 間 (年)	土 砂 量 (m³)
工 事 中	6.16	200	1	1,232
工 事 後	6.16	50	1	308

※ 工事中は、仮設沈砂池を造成地内に設けることとする。

2) 直 接 放 流

表2-7

	土 砂 流 出 量							
	施 設 地				残 地			
	集水面積 (ha)	流出土砂量 ha当り (m³/年)	期 間 (年)	土砂量 (m³)	集水面積 (ha)	流出土砂量 ha当り (m³/年)	期 間 (年)	土砂量 (m³)
工事中	0.96	200	1	192	3.70	1	1	4
工事後	0.96	50	1	48	3.70	1	1	4
								計 (m³)
								196
								52

調整池概略検討

当計画地の調整池計画。概算容量計算（簡便法）は、下記条件に基づき計算を、行う事とする。

1) 設計条件

雨水強度等の条件（別紙条件による）

流出係数（現況地：0.6 開発地：0.80）

流域面積（別紙条件による）

河川比流量（別紙条件による 0.069 m³/s/ha）

2) 基準調整容量 $V_1 = 600 \text{ m}^3/\text{ha}$ の場合

$$V = 600 \times A \quad A: \text{開発地流域面積}$$

3) $1/n = 10$ 年確率降雨に対する調整容量

$$I_{10} = \frac{9.25}{t + 1.5} \times 60 \quad (\text{久野・石黒式より})$$

4) $1/n = 30$ 年確率降雨に対する調整容量

$$I_{30} = \frac{4441}{t^{4/5} + 33.43} \quad (\text{河川式：岡崎地区})$$

5) 概略検討結果

	直接放流区域	調整池流入区域	備 考
流域面積（計画地） （現 況）	0.96 ha 3.70 ha	6.16 ha 0	設計条件
流出係数（ C ）	0.64	0.80	
許容放流量	0.321 t/s	0.425 t/s	
沈砂池（層）	52 m ³	308 m ³	推砂基準 50ml/ha + 1.0ml/ha
$V' = 600 \cdot A$ の場合	576 m ³	3639 m ³	（河川対応？）
$1/n = 10$ 年の場合	1610 m ³	3440 m ³	（簡便法：計5050t）
$1/n = 30$ 年の場合	2400 m ³	4670 m ³	（簡便法：計7070t）

調整池容量の設定（仮定容量）

1) 旧調整池計画（事前協議時）

$$V_1 = 5514.0 \text{ m}^3$$

2) 直接放流区域. 調整容量を $1/n=10$ 年とし、調整池流入区域の調整池容量を $1/n=30$ 年として設定を行った場合

$$V_2 = 1610 + 4670 = 6280 \text{ m}^3$$

3) 両区域を $1/n=30$ 年、調整池容量の設定を行った場合

$$V_3 = 2400 + 4670 = 7070 \text{ m}^3$$

注) 但し、流沫の許容放流量は、調整池経由 及び 直接放流区域共に、逆計算より概略の検討を行う事とする。

概略計算結果

目標調整量	① $V = 5514 \text{ t}$	② $V = 6280 \text{ t}$	③ $V = 7070 \text{ t}$	備 考
計算上調整量	5480	6241	7060	逆計算値
最大許容放流量	$0.746 \text{ m}^3/\text{s}$	$0.746 \text{ m}^3/\text{s}$	$0.746 \text{ m}^3/\text{s}$	A 河川比流量
調整池放流量	$0.335 \text{ m}^3/\text{s}$	$0.270 \text{ m}^3/\text{s}$	$0.215 \text{ m}^3/\text{s}$	B 河川比流量
直接許容放流量	$0.441 \text{ m}^3/\text{s}$	$0.476 \text{ m}^3/\text{s}$	$0.531 \text{ m}^3/\text{s}$	A - B
上記対象降雨量	49.61 mm/hr	57.46 mm/hr	64.10 mm/hr	$1/n=10$ 年降雨
降雨継続時間	93.8 分	66.6 分	51.3 分	$1/n=10$ 年降雨
降雨継続時間	——	——	87.7 分	$1/n=30$ 年降雨

当計画に於ける調整池容量に関するまとめ

前項 検討結果より、計画調整池容量は、基本的に下記の容量を 設定（仮定）とし、計画のまとめを行う。

1) 事前協議時の設定容量

$$V = 5514 = \text{約 } 5600 \text{ m}^3$$

2) 河川比流量に対する $1/n=30$ 年降雨に基づく調整容量

$$V = 2400 + 4670 = \text{約 } 7070 \text{ m}^3$$

従って、調整池容量 $V=7070 \text{ m}^3$ を満足し、且つ 仕様書に基づき計画地内調整池 $V=5600 \text{ m}^3$ の調整池を設置した場合、不足分を直接放流区域（還元地内）に 別途 調整池（貯留施設含む）を設置する事となる。

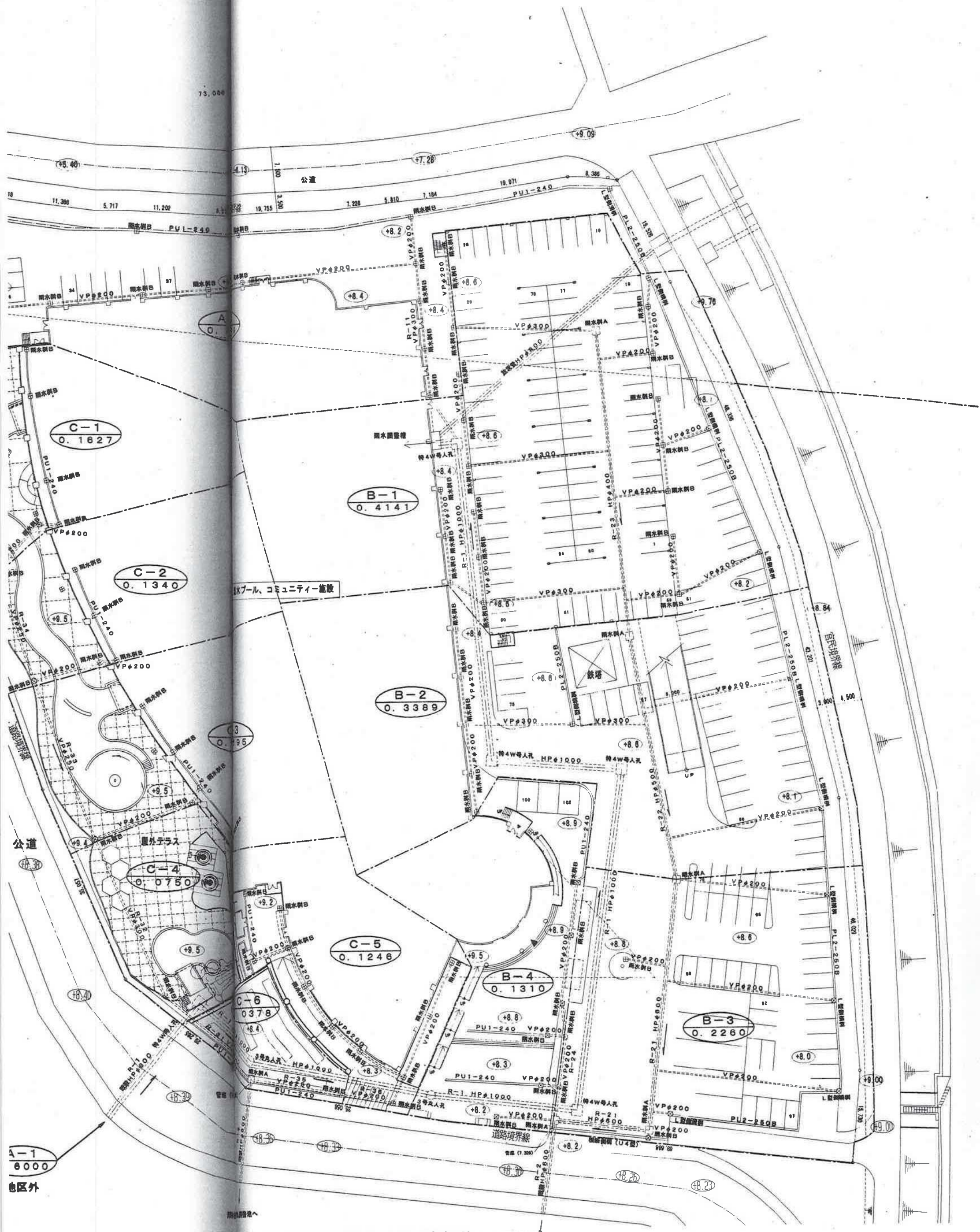
別途調整池容量(V_o)

$$V_o = 7070 - (5600 \sim 6280) = \text{約 } 1470 \sim 800 \text{ m}^3$$

（別途計算必要）

※ 還元地内に 新たに設置される貯留槽 又は、調整池

但し、県土木 及び 市. 事前協議に対応するものとして、当計画の調整池は、前項（2）の 調整池流入区域 $1/n=30$ 年 直接放流区域 $1/n=10$ 年対応の $V=6280 \text{ m}^3$ として計画、検討を行う。

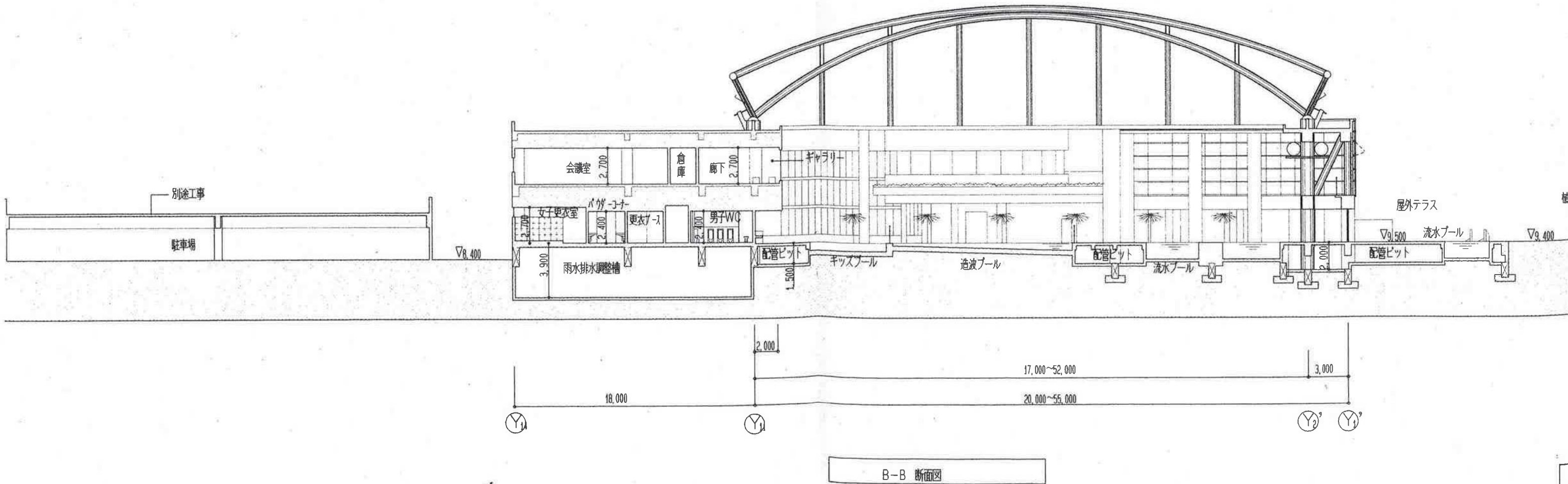
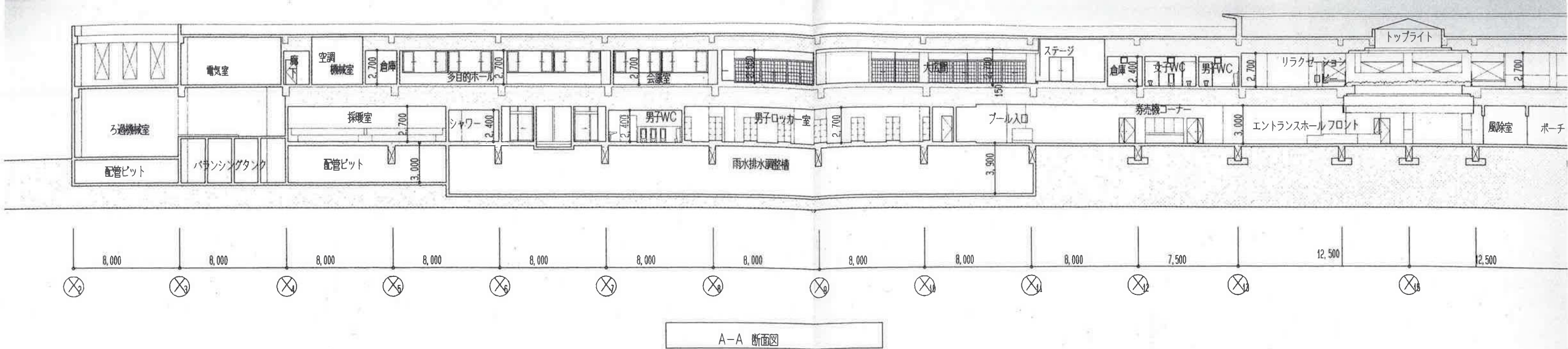


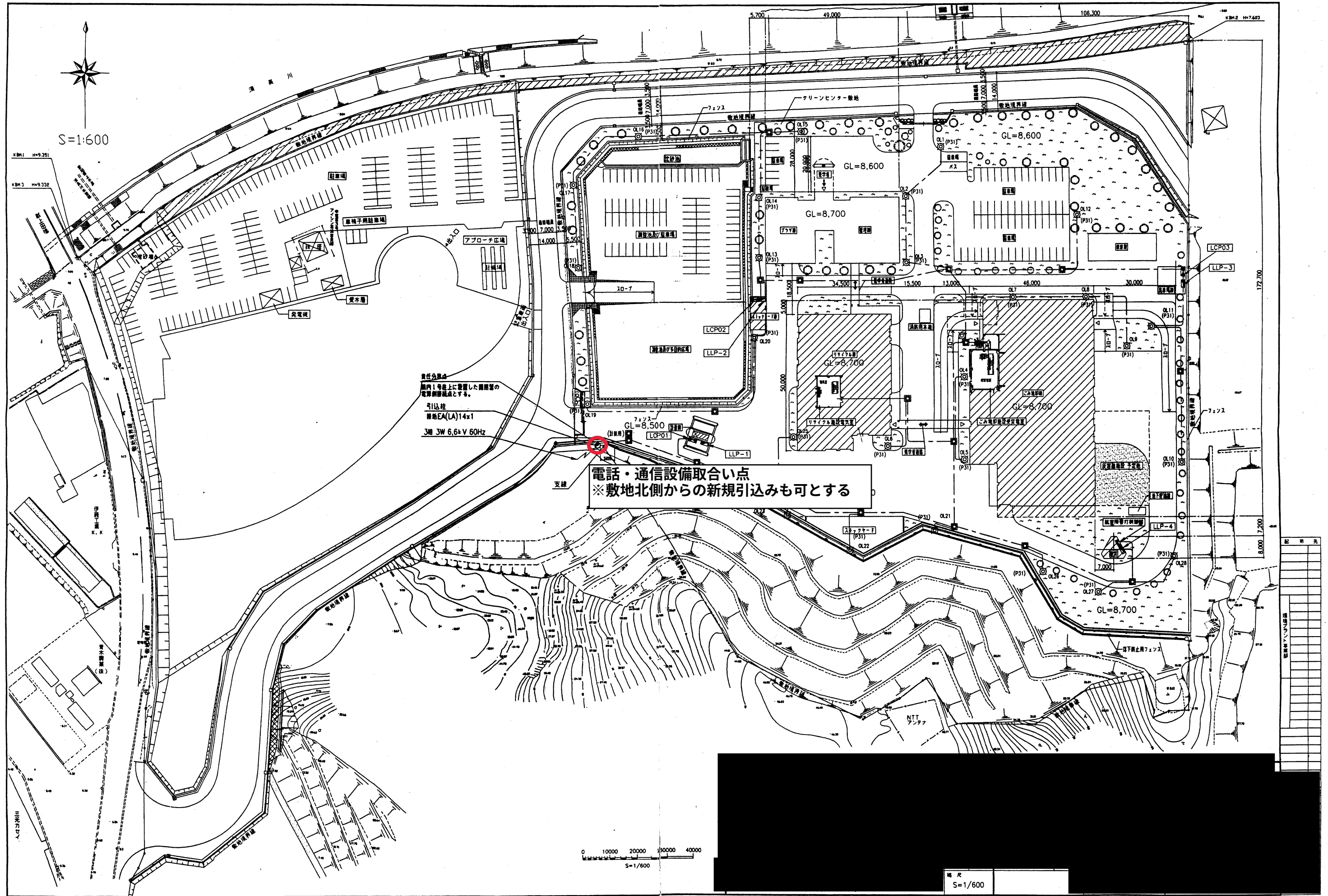
※市部のPU-240及雨水排水は 建築工事 他は別定 (別構工事) による

隣地調査地へ

(仮称) 西尾崎ふれあい広場 建築工事

図面名称 外構図 (排水計画)





要求水準書添付資料－36 敷地内の誘導及び案内業務の概要と所掌

【①計量棟での誘導】

業務内容：計量後に左折する（リサイクル棟へ入るなど）か直進する（本件施設・剪定枝ヤード等に向かう）かを誘導する。

所掌：西尾市

【②分岐点での誘導】

業務内容：本件施設に向かう車両と剪定枝ヤードに向かう車両、混載車両に対して誘導する。

所掌：運営事業者

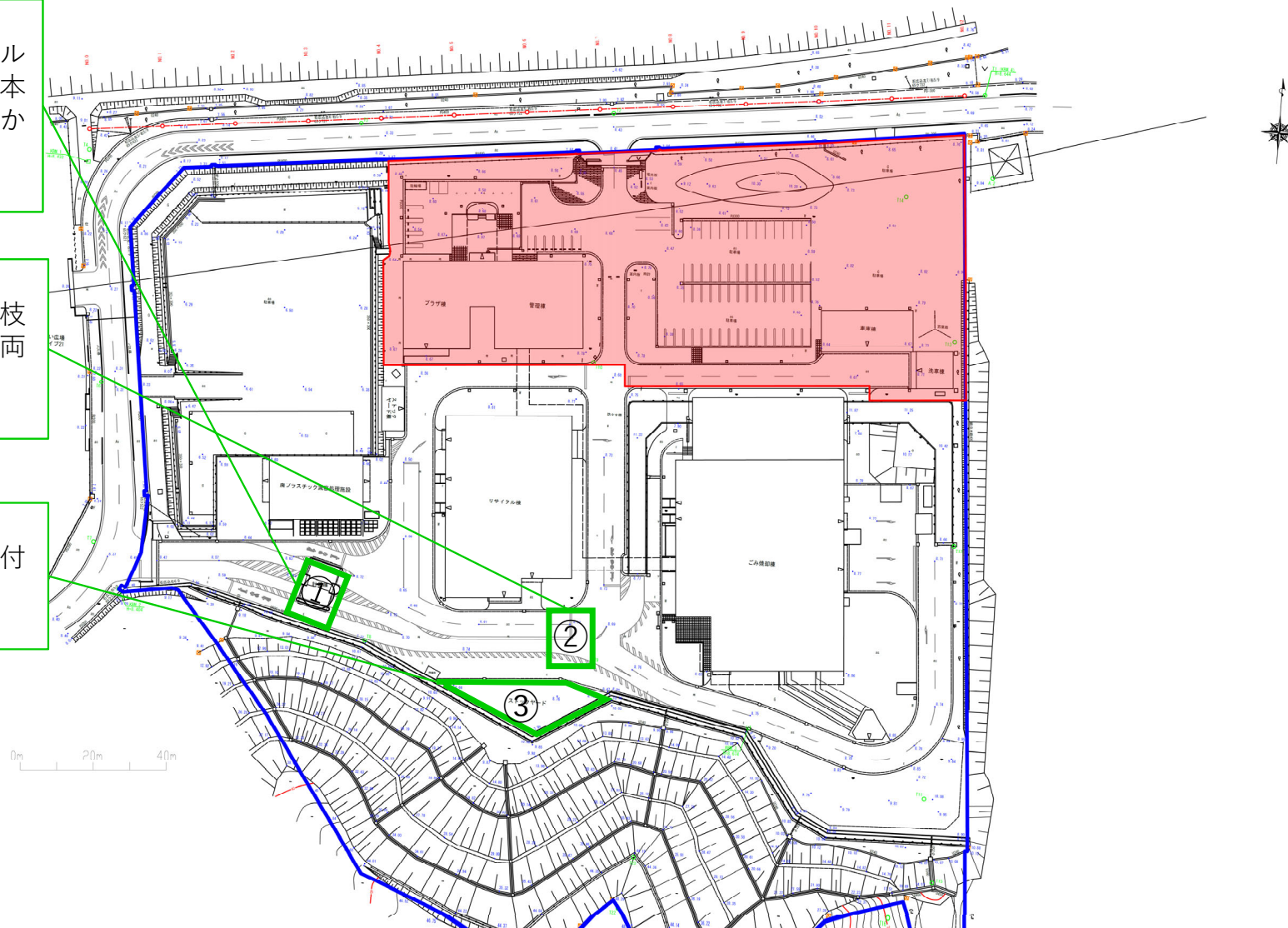
【③剪定枝ヤードでの受付】

業務内容：剪定枝を持ち込んだ車両の受付などを実施する。

所掌：西尾市

【凡例】

- 事業実施区域
- 敷地境界線



		
1. さあ、ここからごみの搬入が始まります。 矢印に従って計量棟手前の黄線まで進んでください。	2. 信号が青色に変わったら<u>ゆっくり</u>と計量機の上に乗ってください。 ごみの排出場所確認のために、住所のわかるもの(運転免許証等)の提示をお願いしています。	3. 情報を記録したカードをお渡しします。 このカードは、帰りに係員に渡してください。 紛失しないようお願いいたします。
		
4. 燃えるごみ・可燃不燃の混載ごみの場合:直進の矢印に従い2番レーンへ進んでください。 燃えないごみのみの場合:左折して3番レーンへ進んでください。(22へ)	5. 向かって左から 1番レーン:パッカー車 2番レーン:一般車 です。	6. ここで、一旦停止し前方の信号が青色になったら左右に注意して前方左のスロープを登ってください。 (剪定枝・竹・木くずについては、係員の指示に従ってください。)
		
7. 信号は、一般車用とパッカー車用の2基あります。	8. 黄色の矢印に沿ってスロープを登ります。	9. スロープを登りきると、焼却棟の入口自動扉があります。 扉手前の停止位置まで進むと扉が開きます。



10.
左よりに停止線まで進んでください。
係員の指示に従ってごみを投入してください。



11.
細かい可燃物は袋を開けて、6番と書かれたダンピングボックスへきれいなダンボールは、リサイクルしますので、5番扉の手前の箱へ入れてください。



12.
粗大可燃物は、粗大切断機で細かくします。
車をバックでつけて投入してください。混雑しますので不燃物はあらかじめ分別して積み込んでください。



13.
これが可燃粗大切断機です。
投入の際、手前に輪止があるので注意してください。



14.
新聞、雑誌等はリサイクルします。
出口自動扉の横にある網かごに整頓して入れてください。



15.
燃えるごみの搬入が終わったら、出口扉手前の停止位置まで進んでください。



16.
扉が開いたら、前進してスロープを降りてください。



17.
出口扉を出るとスロープは右へ曲がっています。



18.
道なりに直進してください。
スロープの降りた辺りは右側から合流しますのでご注意ください。
前方に見えるのは煙突です。



19.
煙突を通りすぎると前方に計量棟が見えてきます。
右方向から燃えないごみの搬入を終えた車が合流しますので注意してください。



20.
引き続き燃えないごみを搬入する方は、計量前黄色の矢印を右折して3番へ進んでください。**全てのごみを搬入し終わった方は、まっすぐ計量棟へ(34へ)**



21.
引き続き燃えないゴミを搬入する方は3番へ右折。その際、対向車に注意してください。



22.
向かって右手に見えるのが、リサイクル棟(燃えないごみ)です。自転車を搬入する方は、入口手前に並べてください。



23.
ほかの不燃物はリサイクル棟内ですので白線まで直進してください。



24.
入口自動扉の左側に信号があります。青色になったら、黄色の矢印に沿って扉手前の停止位置まで進んでください。



25.
入口扉が開いたらプラットフォーム内へ進んでください。



26.
係員の指示に従って搬入してください。
家電製品は、入ってすぐ右手へ
コード・乾電池は左手へ



27.
鉄くず、スキー板、アルミ製品、ステンレス、銅製品、飲料・調味料用ガラスびんは左手奥に分別して搬入してください。



28.
空き缶は右手奥の不燃物投入ホッパーへ投入してください。



29.
残りの不燃物は、ダンピングボックスへ投入してください。



30.
ペットボトル・トレイは、出口手前の右側に搬入してください。



31.
燃えないごみの搬入を終えたら出口自動扉手前の停止線まで進んでください。
扉を出たら、右折して進んでください。



32.
交差点があります。まっすぐ進んでください。



33.
停止線まで進んでください。左右を確認して右折してください。
燃えるごみを捨てる方は右折後Uターンして2番レーンに並んでください(6へ)



34.
全てのゴミを降し終わった方は、計量棟手前の停止線まで進みます。



35.
信号が青色になったら、ゆっくりと計量機に載ってください。



36.
ここで、カードを係員に渡してください。
係員より、料金をお知らせしますので料金の精算をお願いします。
これで全て終わりです。
お気をつけてお帰りください。



剪定枝等の持込方法

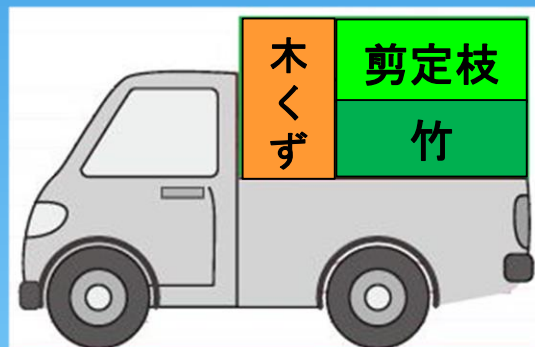
西尾市クリーンセンターでは、剪定枝等を一時置場に降ろしていただき、リサイクルを行っています。

降ろす順番は

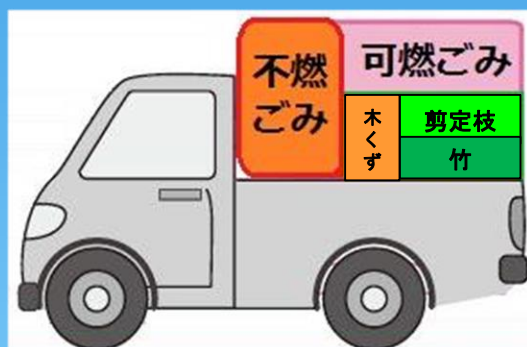
① 燃えるごみ ② 剪定枝、竹及び木くず ③ 燃えないごみ、の順です。

剪定枝等に他のごみが混ざっているとリサイクルできません。

※剪定枝等を持ち込む際は、できるだけ混載を避け、搬入物毎に分別して載せてください。



または



なるべく上の図のように載せてください。

混載になってしまう場合はこのように載せてください。

剪定枝、竹及び木くずを持ち込む際は、スムーズな荷降ろし、適正処理のため、それぞれの搬入物毎のみで荷降ろしができるよう事前に分別をお願いします。
ご理解とご協力をお願いします。

西尾市クリーンセンター

電話：0563-34-8112

剪定枝の搬入方法について

1. 荷降ろしは搬入者自身で行って頂きますのでご理解下さい。
2. 積み荷の量は、搬入者自身で素早く降ろせる量でお願いします。
3. 剪定枝、竹及び木くずは荷下ろししやすいように搬入してください。
4. 木くず（家具等）は、なるべく解体した状態で搬入してください。
5. 刈草等の混入、混載はしないように搬入してください。
6. 受入れすることのできる剪定枝等のサイズは、太さ10cm、長さ2mまで。
7. 雨天の場合でも受入れは屋外となりますので、雨対策（カップ、濡れても良い格好など）をして搬入してください。
8. 係員の指示に従ってください。
9. 場内は安全運転をお願いします。

※注意、・刈草は従来通り焼却処分致します。

・空き缶、空き瓶等、不燃物が混入している場合は、受け取り出来ません。

不適物

剪定枝等リサイクルの特性上、次の樹木はリサイクル出来ないため、従来通り焼却処分します。他の剪定枝等と分けて搬入してください。【樹木の根も混載不可】

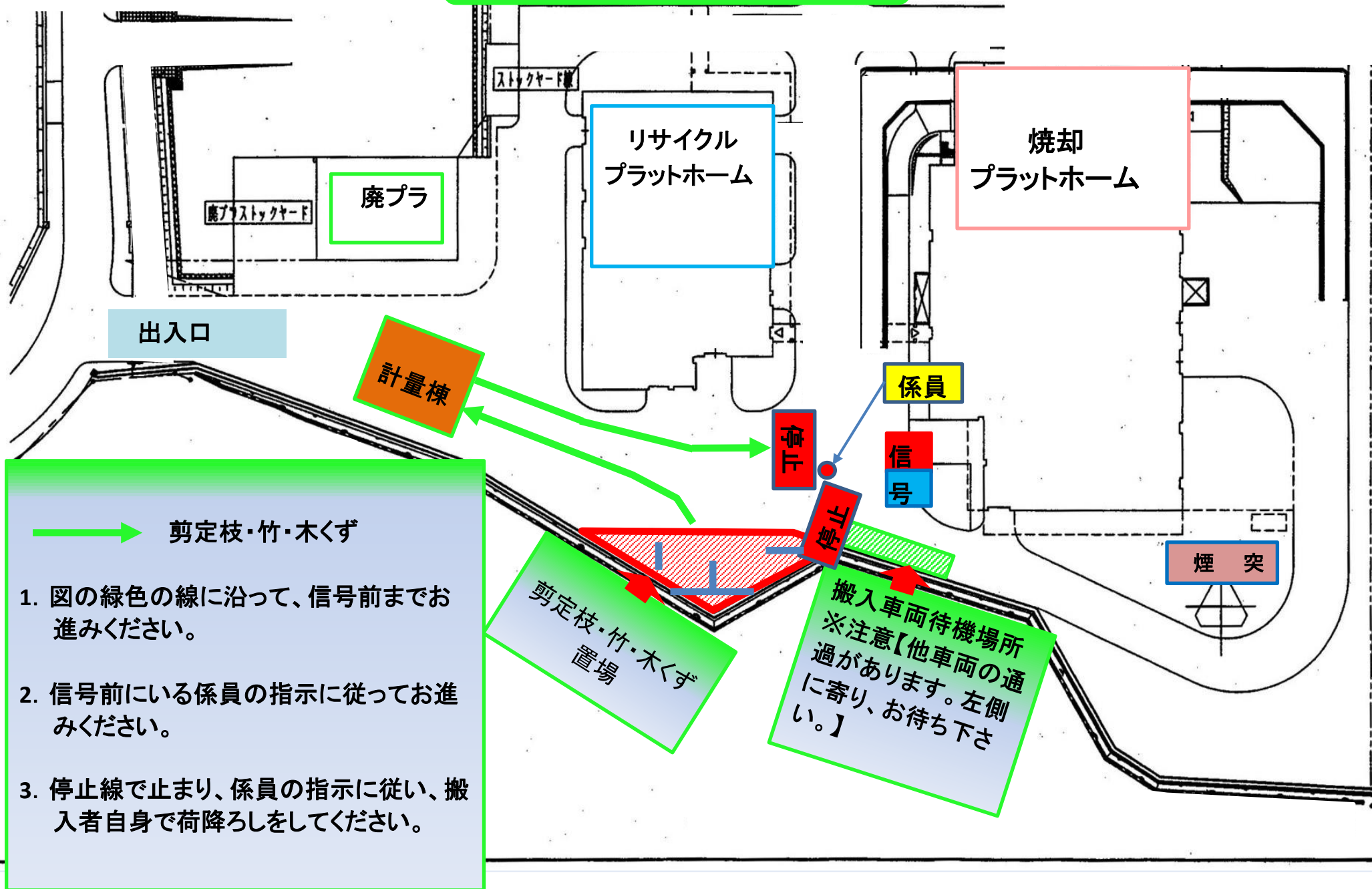
キョウチクトウ 【有毒植物】



シュロの木・ヤシ 【繊維質】



剪定枝・竹・木くず

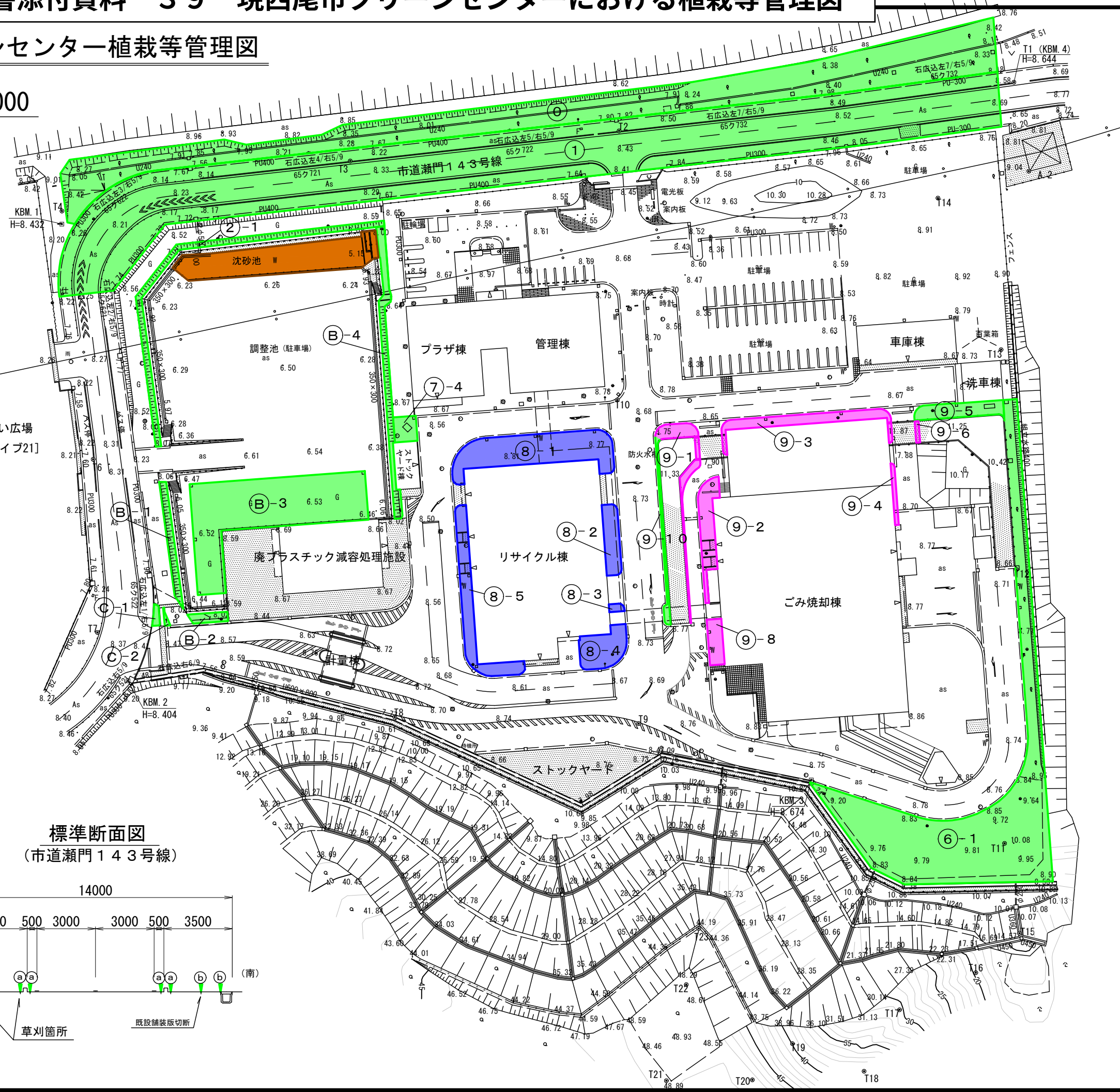
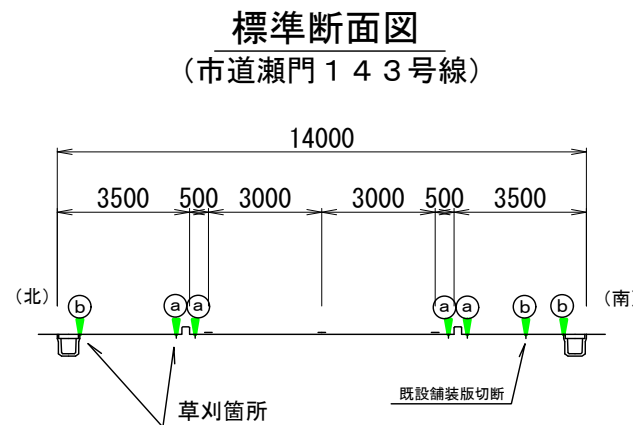


要求水準書添付資料－３９ 現西尾市クリーンセンターにおける植栽等管理図

クリーンセンター植栽等管理図

$$S=1/1,000$$


西尾市ふれあい広場
[ホワイトウェイブ21]



植栽等面積集計表 (単位: m²)

[illegible]

図面名称	植栽等管理図
路線等の名称	西尾市クリーンセンター
縮 尺	1／1, 000 【A3版横】
自治体名	西尾市(環境部 環境業務課)
図面番号	全 1 葉之内 1