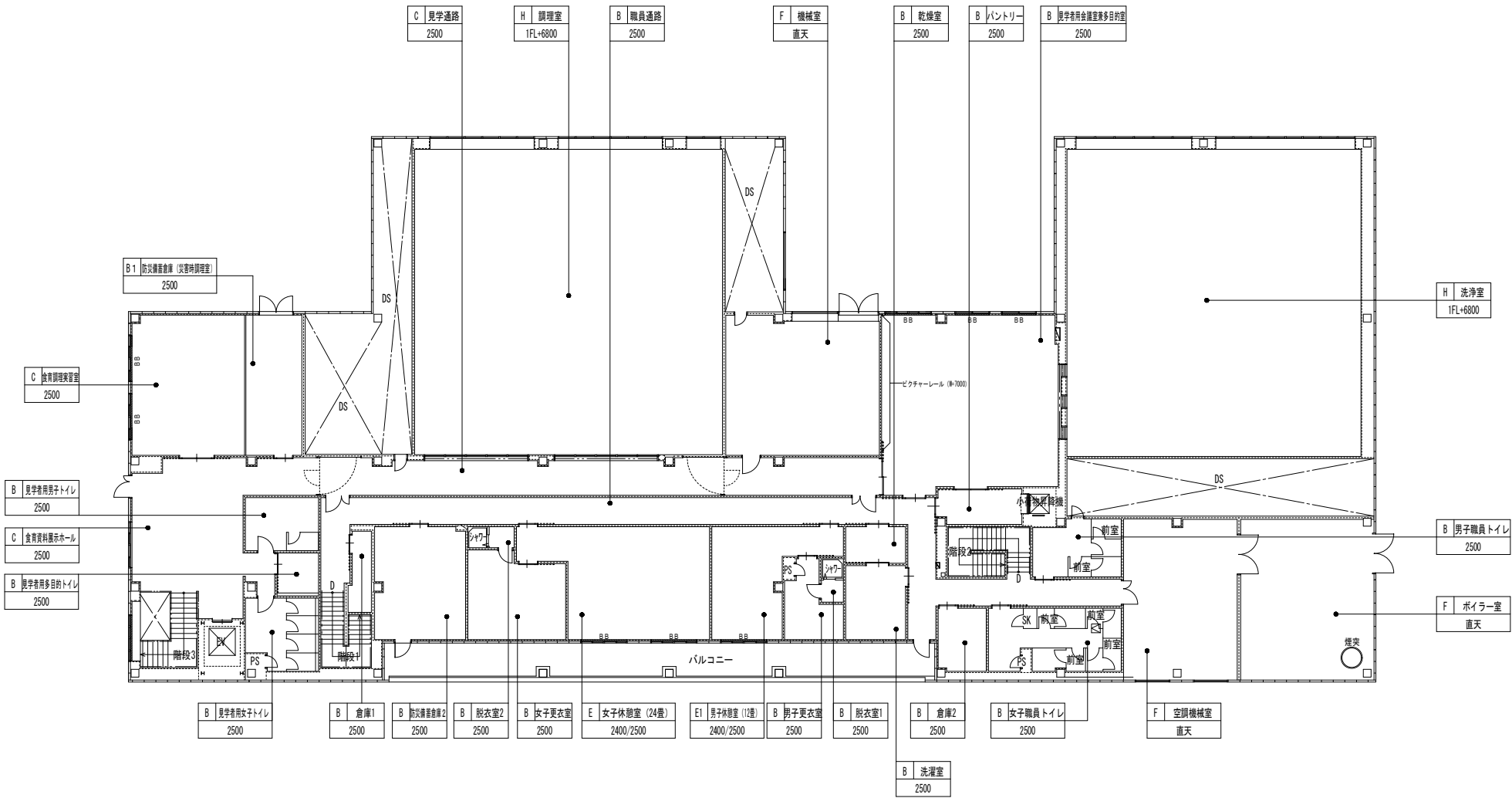




天井仕上凡例			
A	ケイカル板t16.0の上、E P	E1	PRt12.5の上、無機質壁紙
B	化粧P B t9.5	F	デッキプレート張り
B1	不燃化粧P B t9.5	G	プレハブ冷蔵庫・冷凍庫、コンテナ (厨房設備工事)
C	PRt9.5の上、岩綿吸音板t9.0	H	ライトシリング断熱化粧ボードt20
C1	PRt9.5の上、岩綿吸音板t9.0 天井裏グラスウール敷込みt50	I	折板 (ガルバリウム鋼板)
D	グラスウールプランケット貼t50	J	アルミスパンドレル
E	PRt9.5の上、ビニルクロス	BB	ブラインドボックス

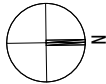
2

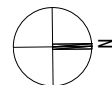
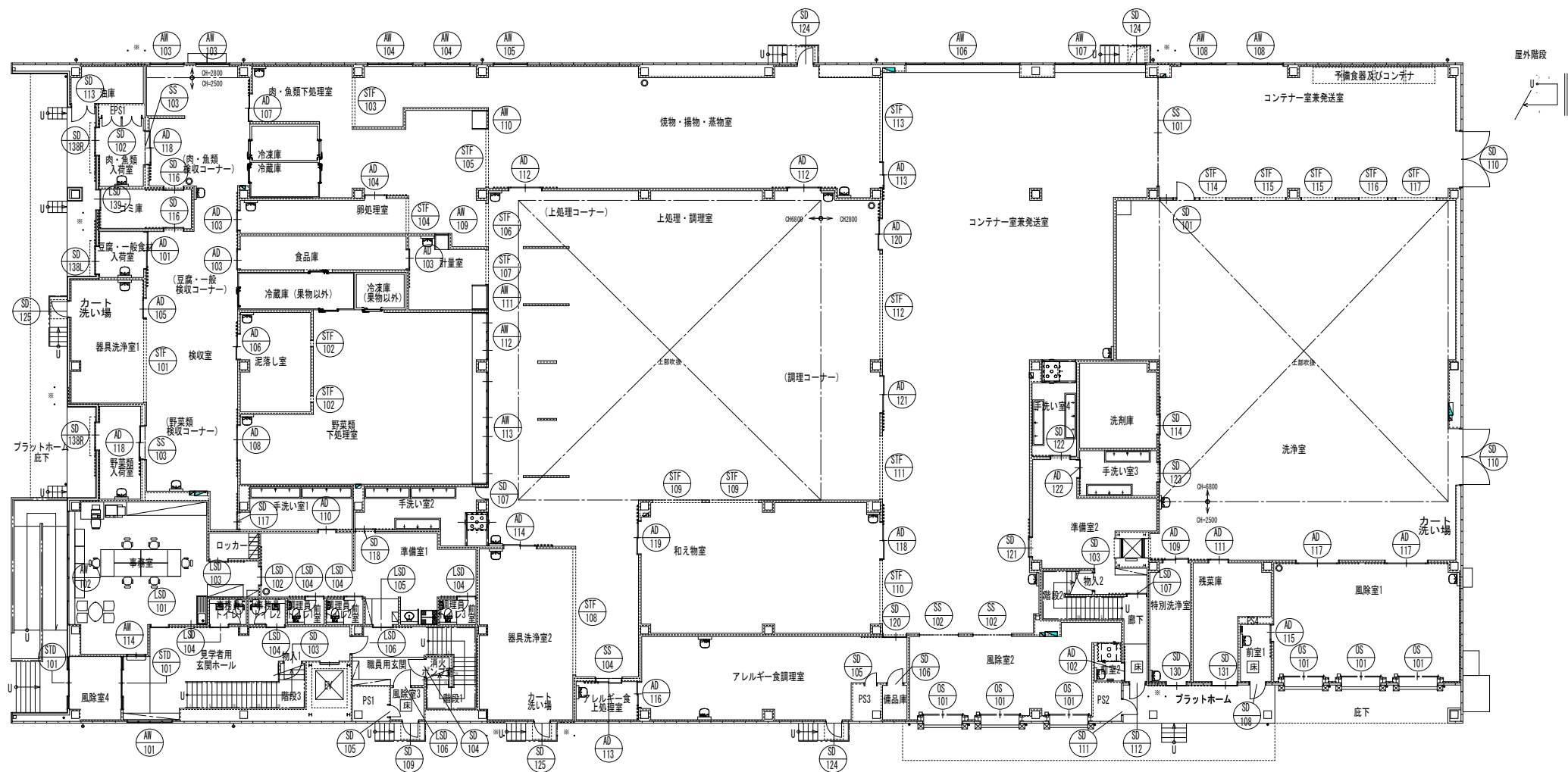
1

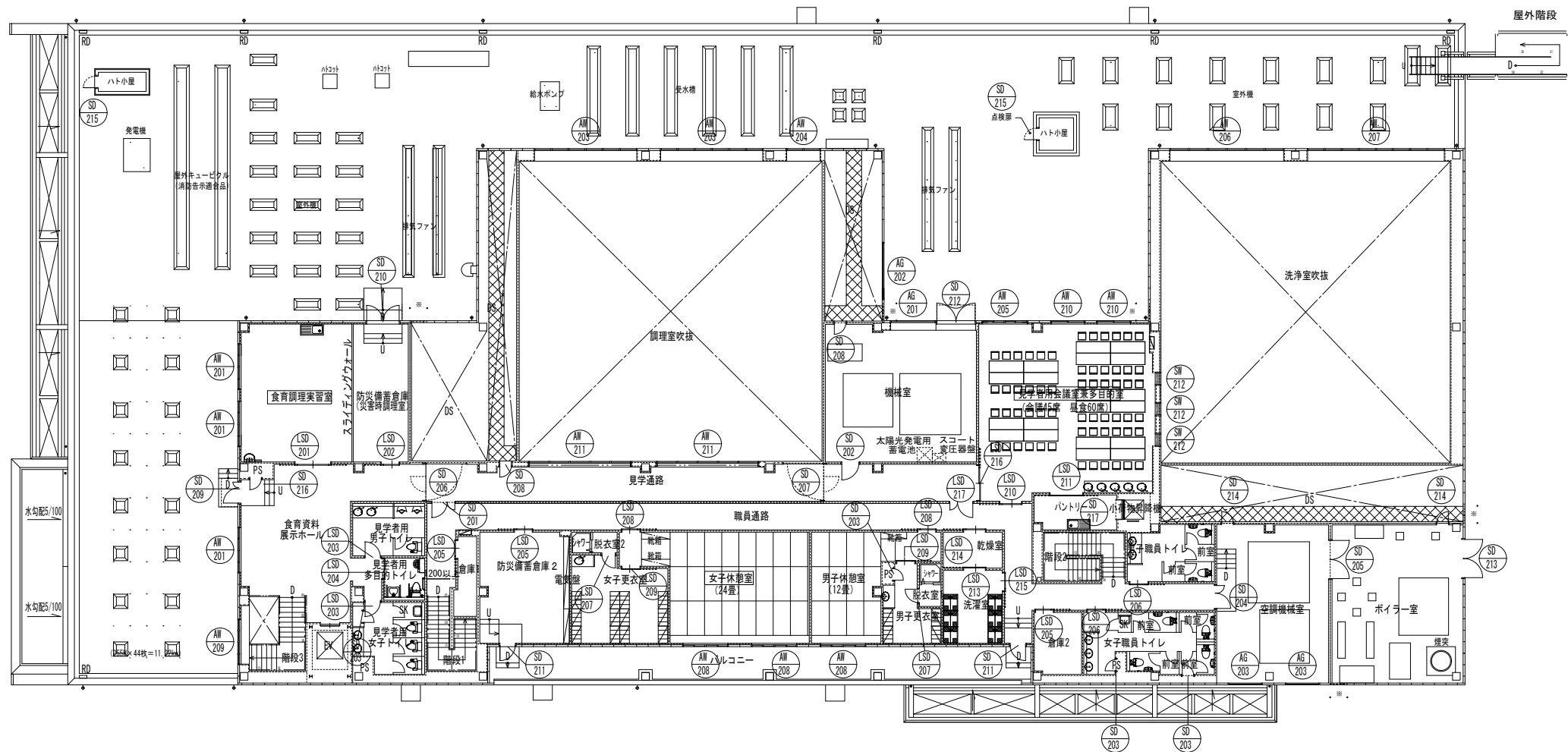
3

1: 室名
2: 凡例
3: 天井高さ

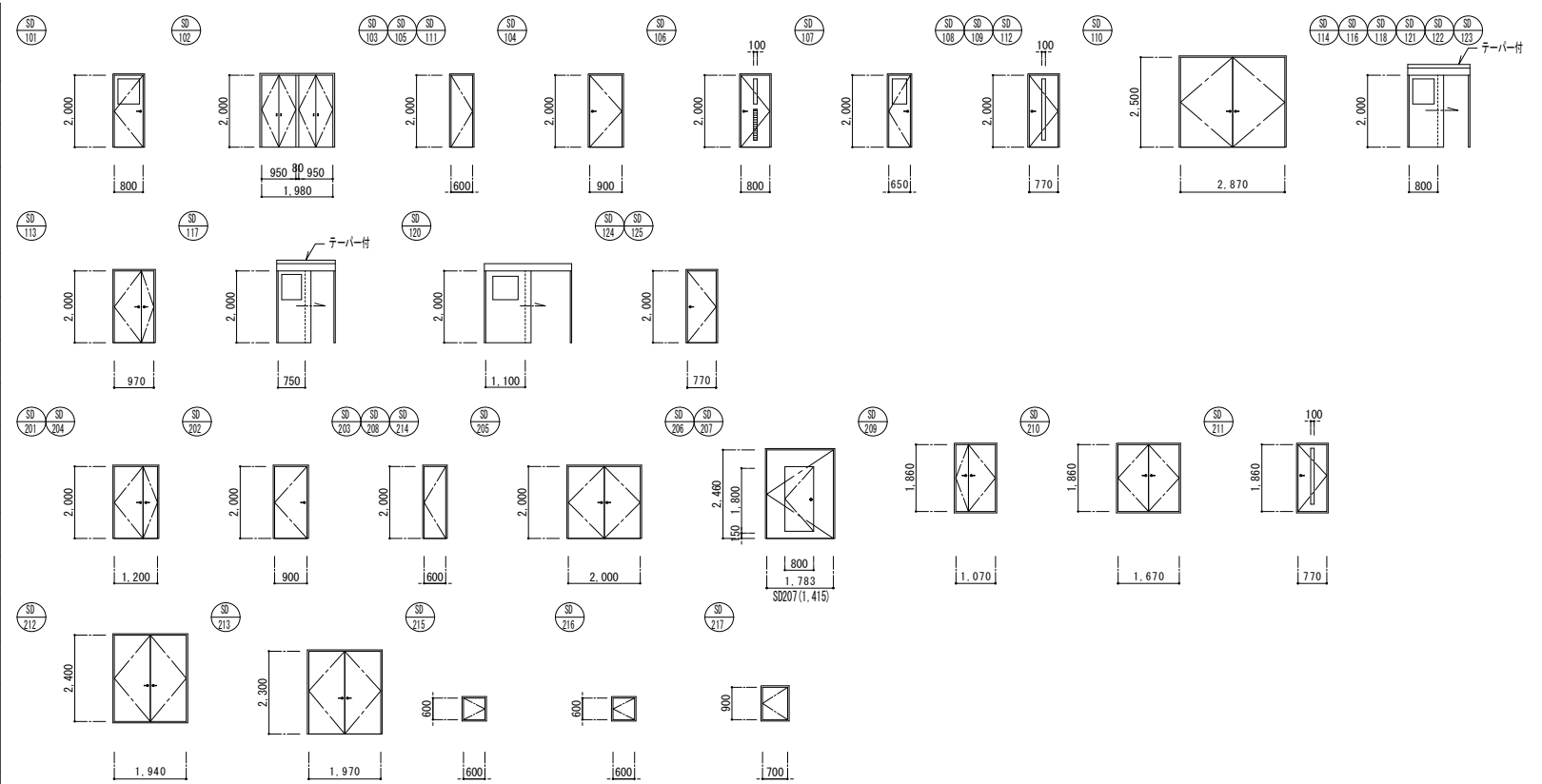
※天井高さは各FLからの高さを記載

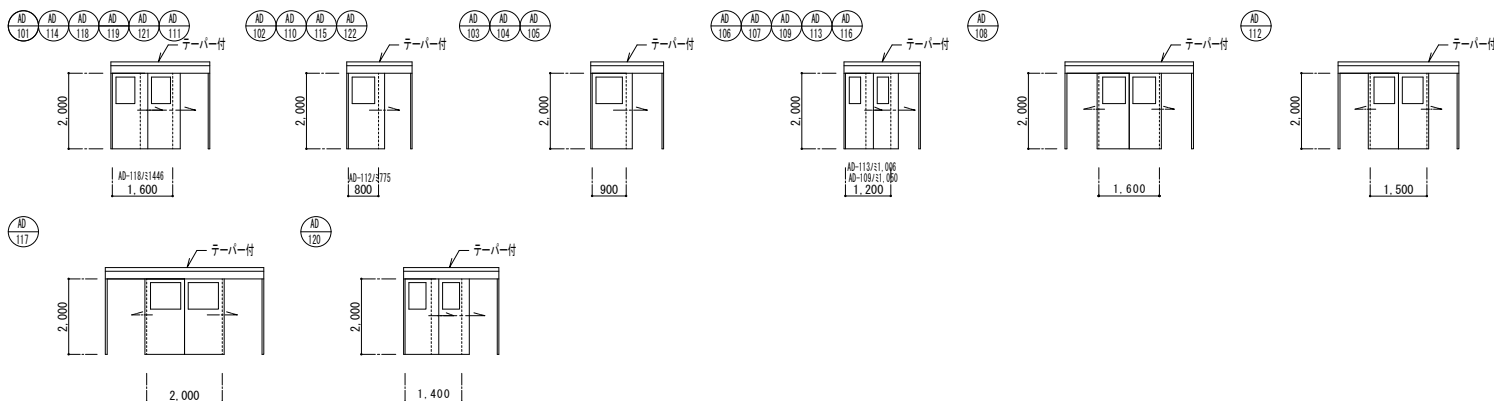




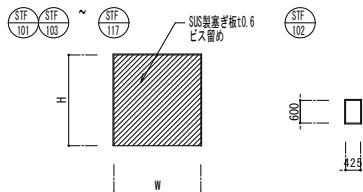


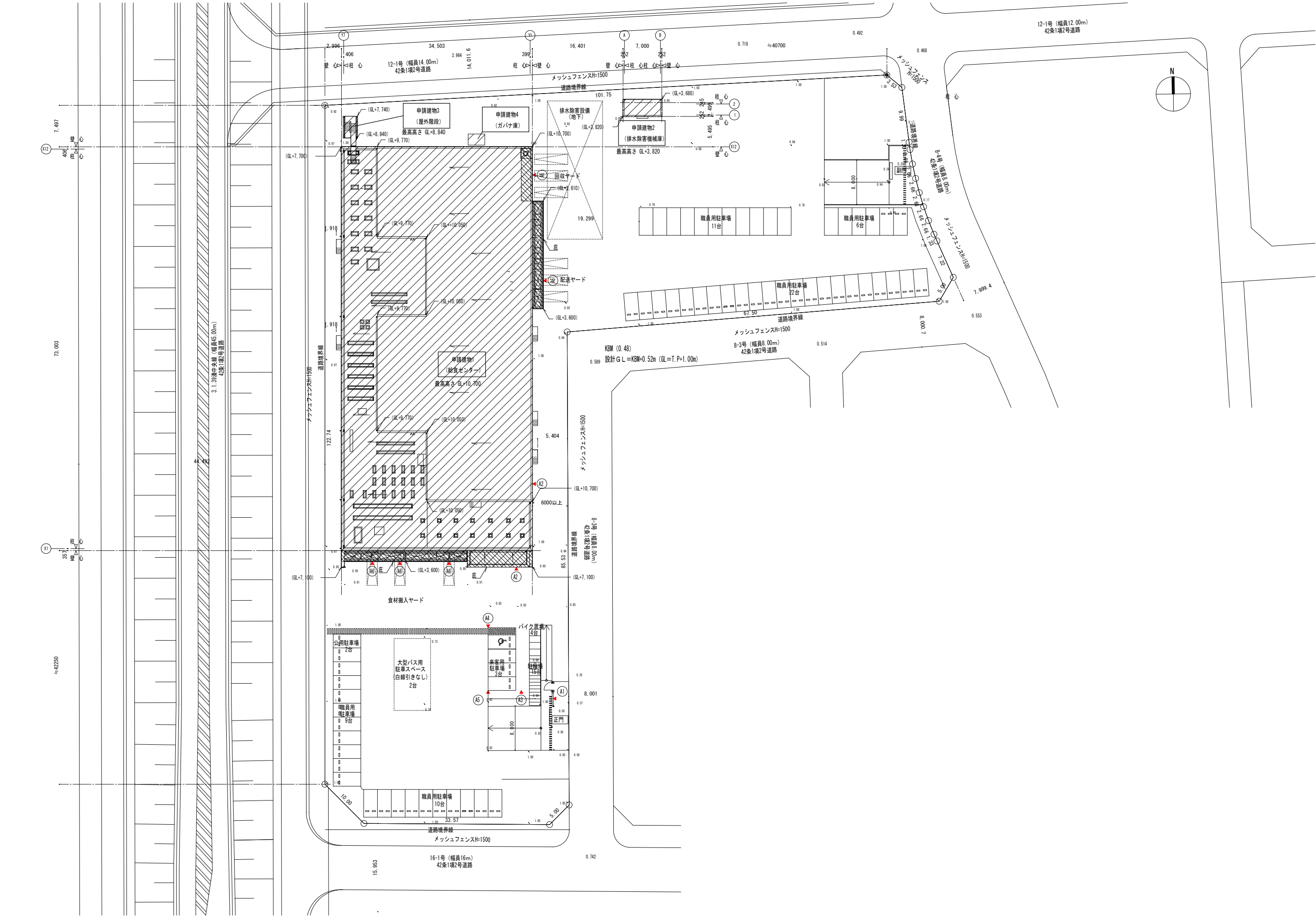
符号	型式	防火戸		取付箇所	数量	W	建具見込	硝子	畚措	枠材	支持金物	仕上	錠前類												雑金物														備考																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																								
		特防防火	常開			H							シリ ンダー錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	F	P	H	L	A	H	D	S	C	F	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠		錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠	錠 錠

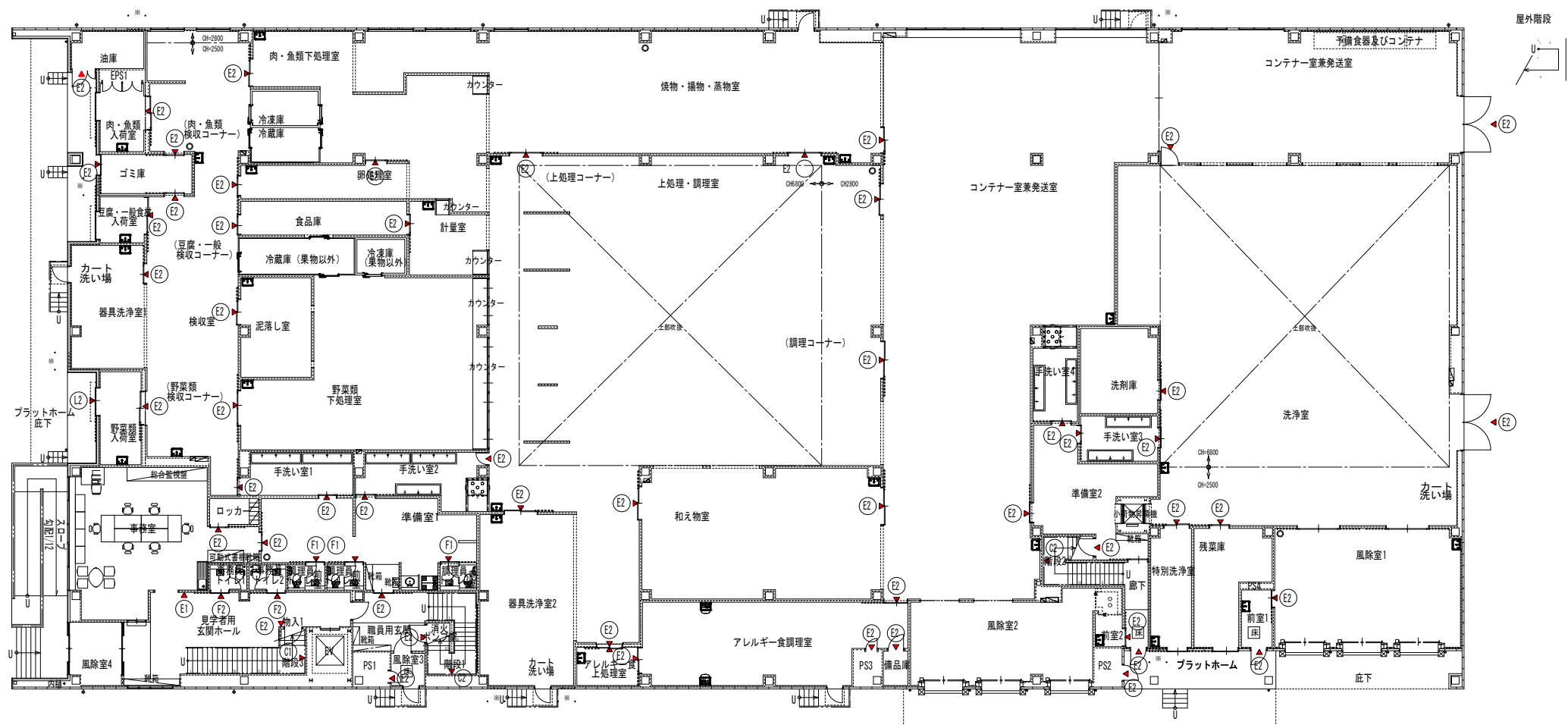


[illegible]

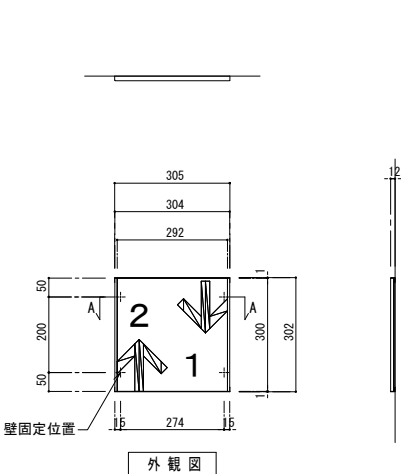
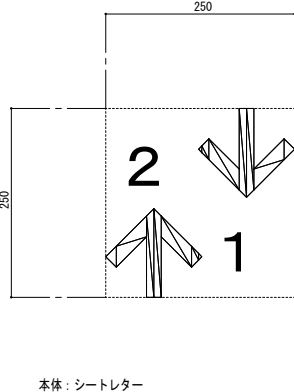
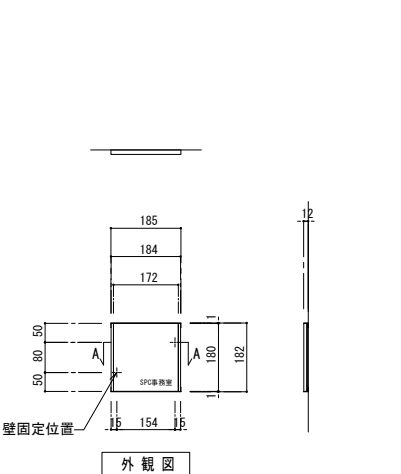
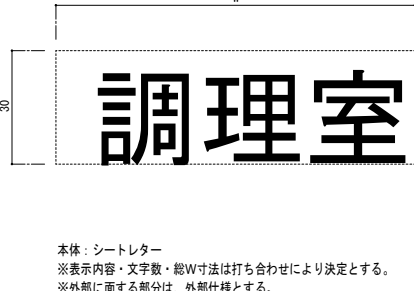
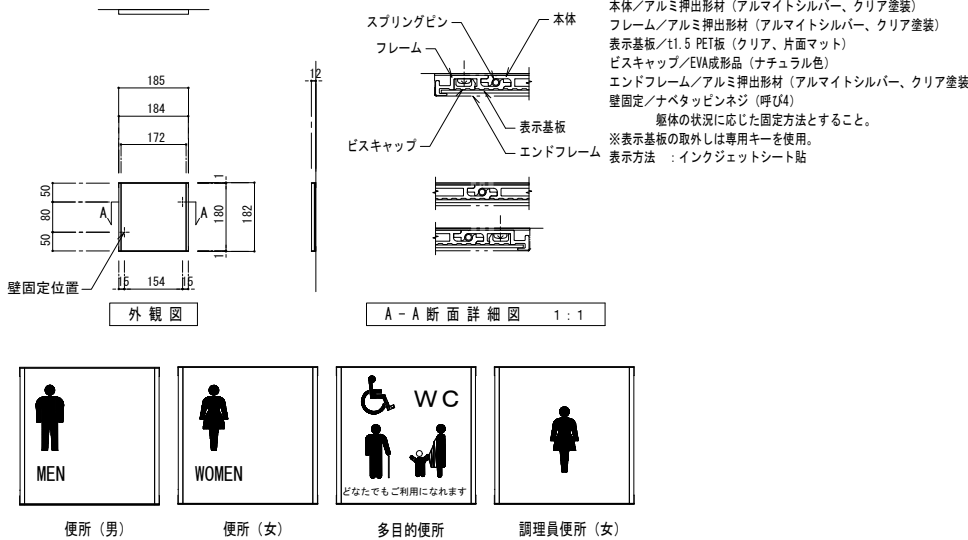
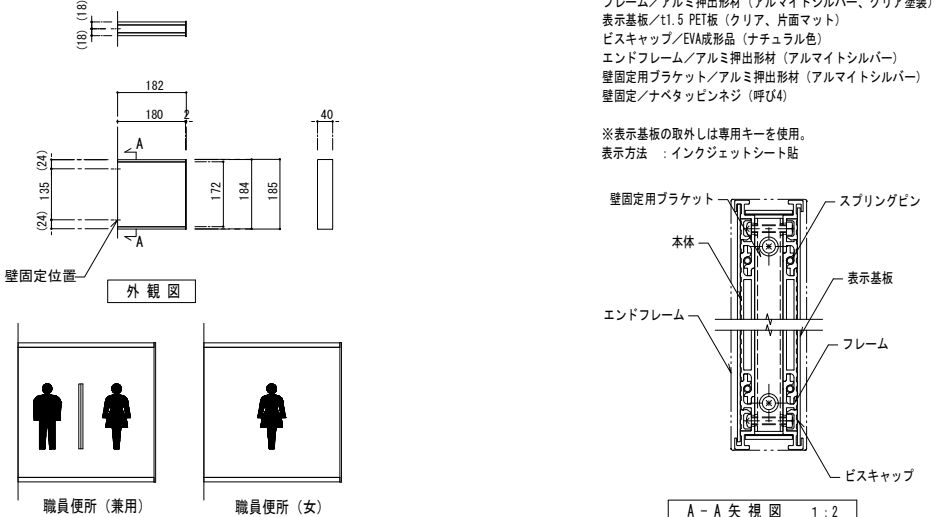
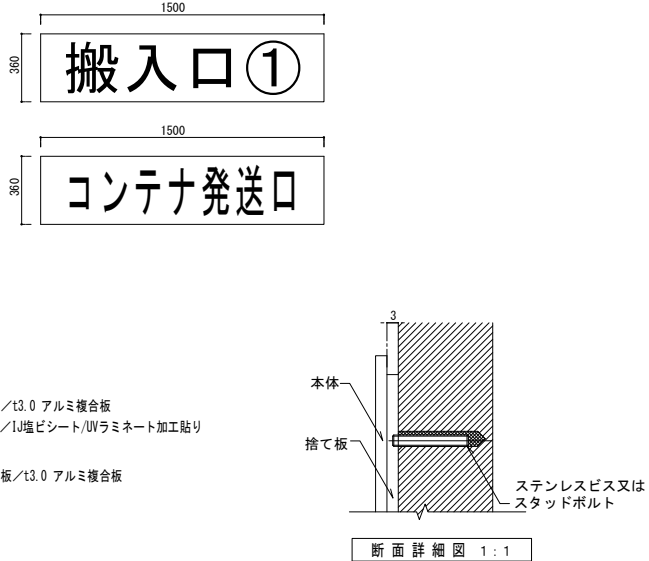
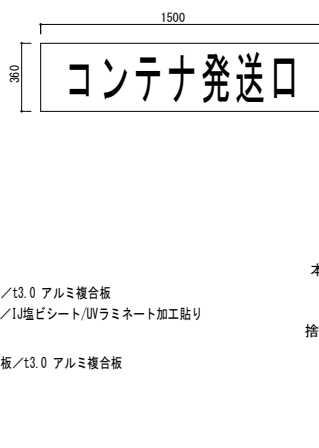
※共通事項：エンボックス上部は、天井高2500の場合は天井まで伸ばしとし、それ以上の場合はテーパ付とする。







[illegible]

誘導	C1	階段表示 (階段・踊場)	HC-05022F 同等品	数量	1	A1:S=1/10 A3:S=1/20	誘導	C2	階段表示 (階段・踊場)	シートレター	数量	2	A1:S=1/5 A3:S=1/10	室名	E1	平付	HC-05011F 同等品	数量	3	A1:S=1/10 A3:S=1/20
																				
室名	E2	バックヤードサイン	シートレター	数量		A1:S=1/1 A3:S=1/2	ピクト	F1	平付	HC-05011F 同等品	数量	6	A1:S=1/10 A3:S=1/20	ピクト	F2	片持	HC-05011FV 同等品	数量	2	A1:S=1/10 A3:S=1/20
																				
外構	A6	出入荷室サイン	表示板	数量	5	A1:S=1/1 A3:S=1/2														

IME

株式会社 日立建設設計

禁複製 無断転載禁止

Copyright (c) 2014 IME All rights reserved

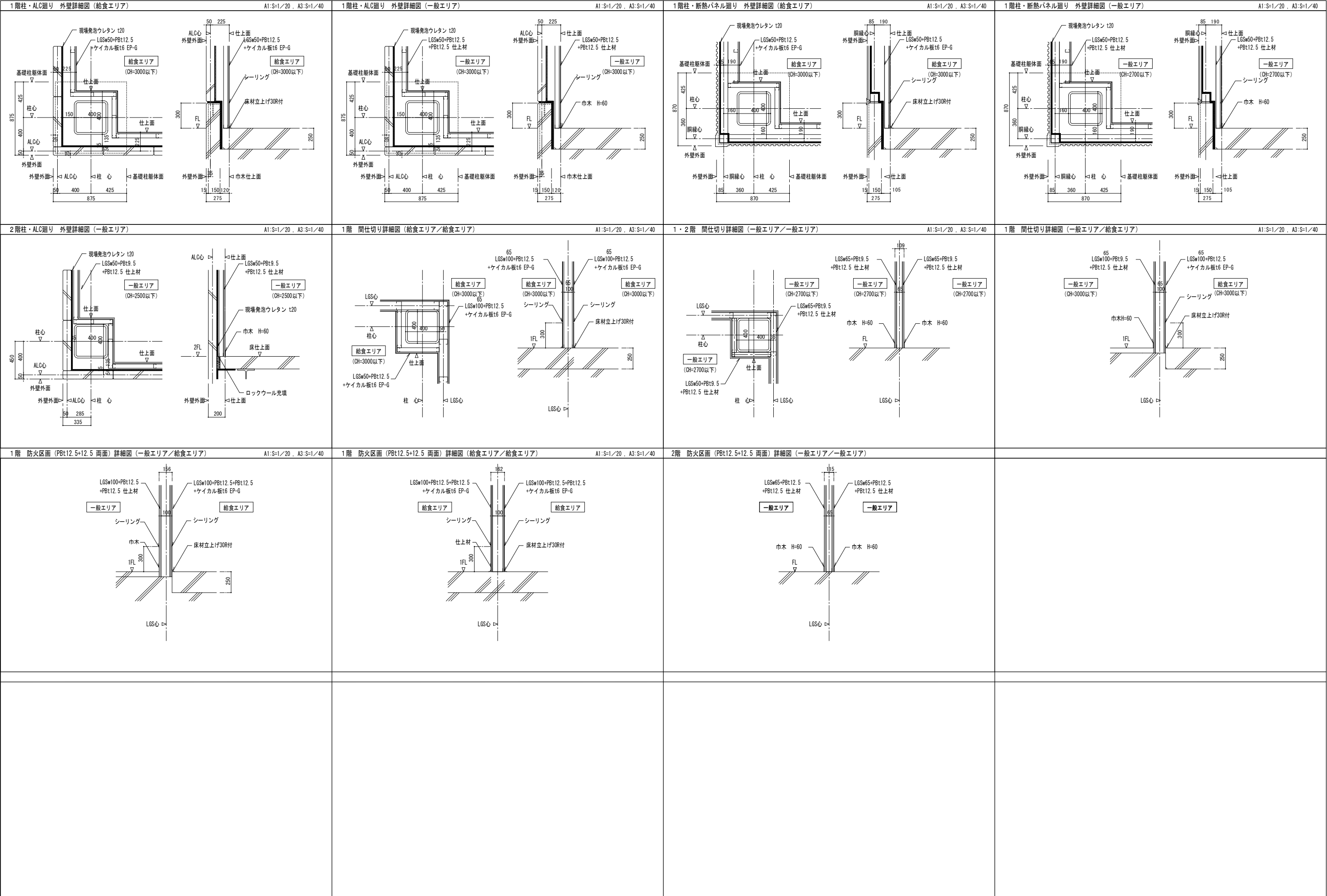
制定日 2014.09.01

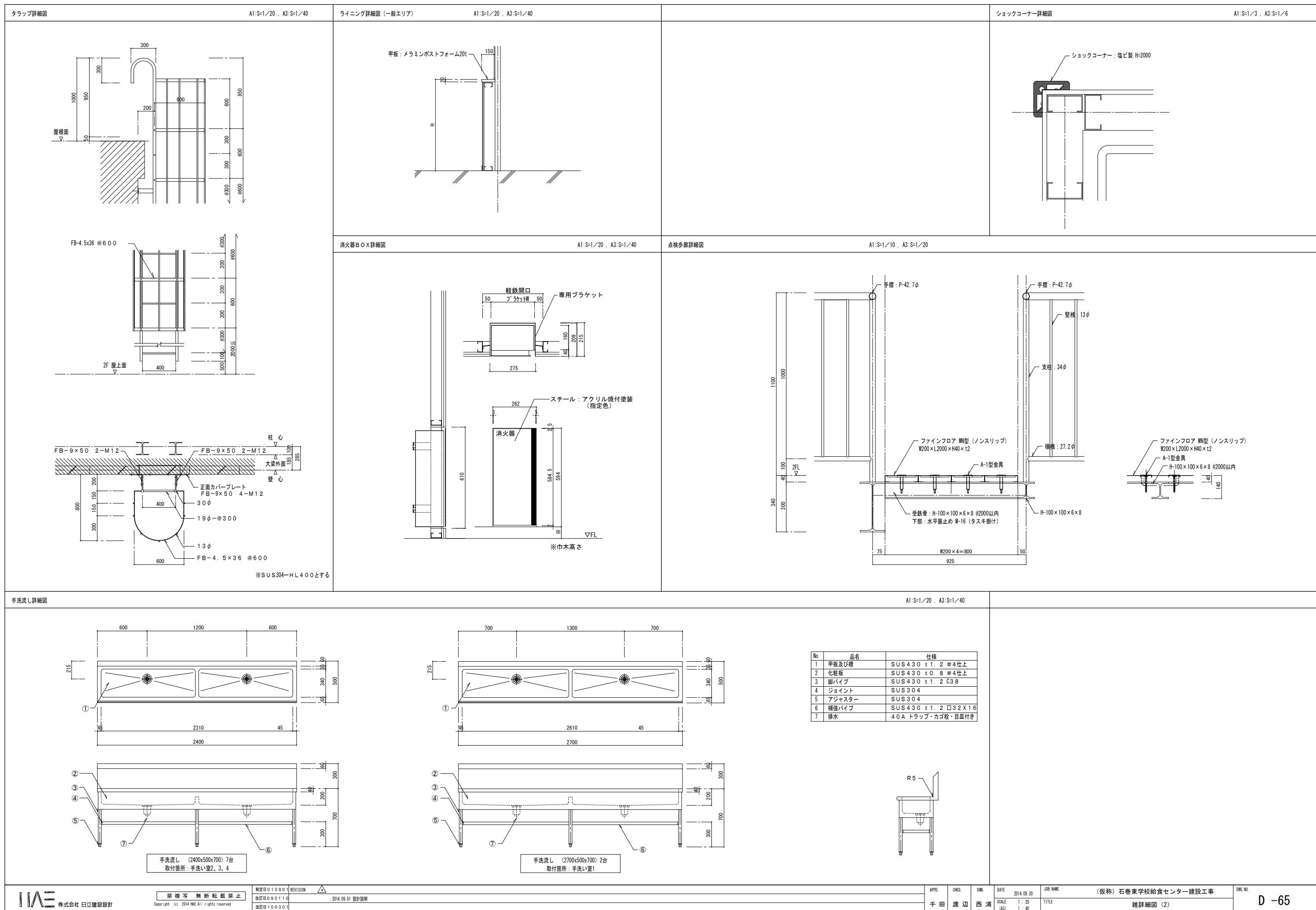
改訂日 2014.09.01

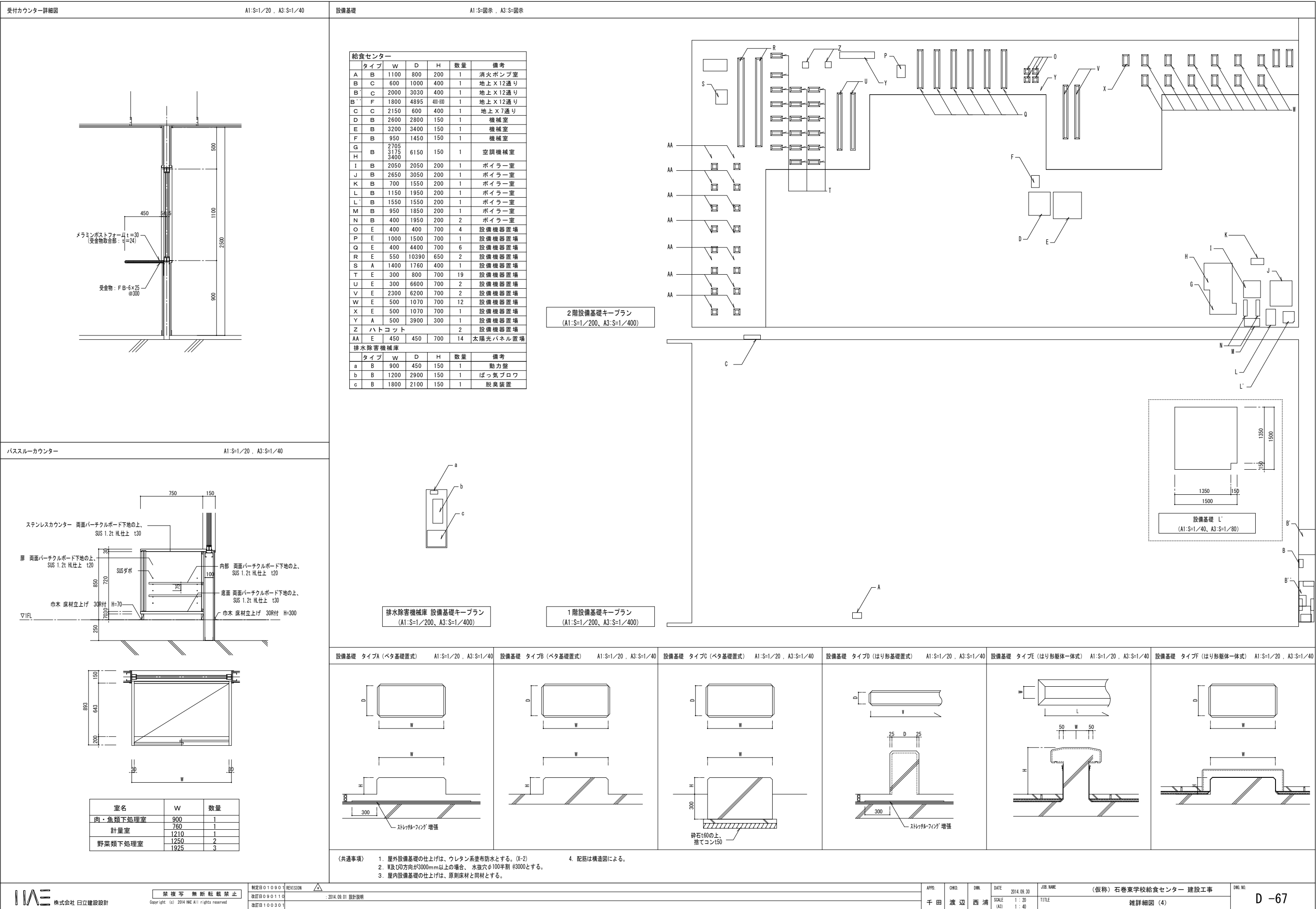
REVISION

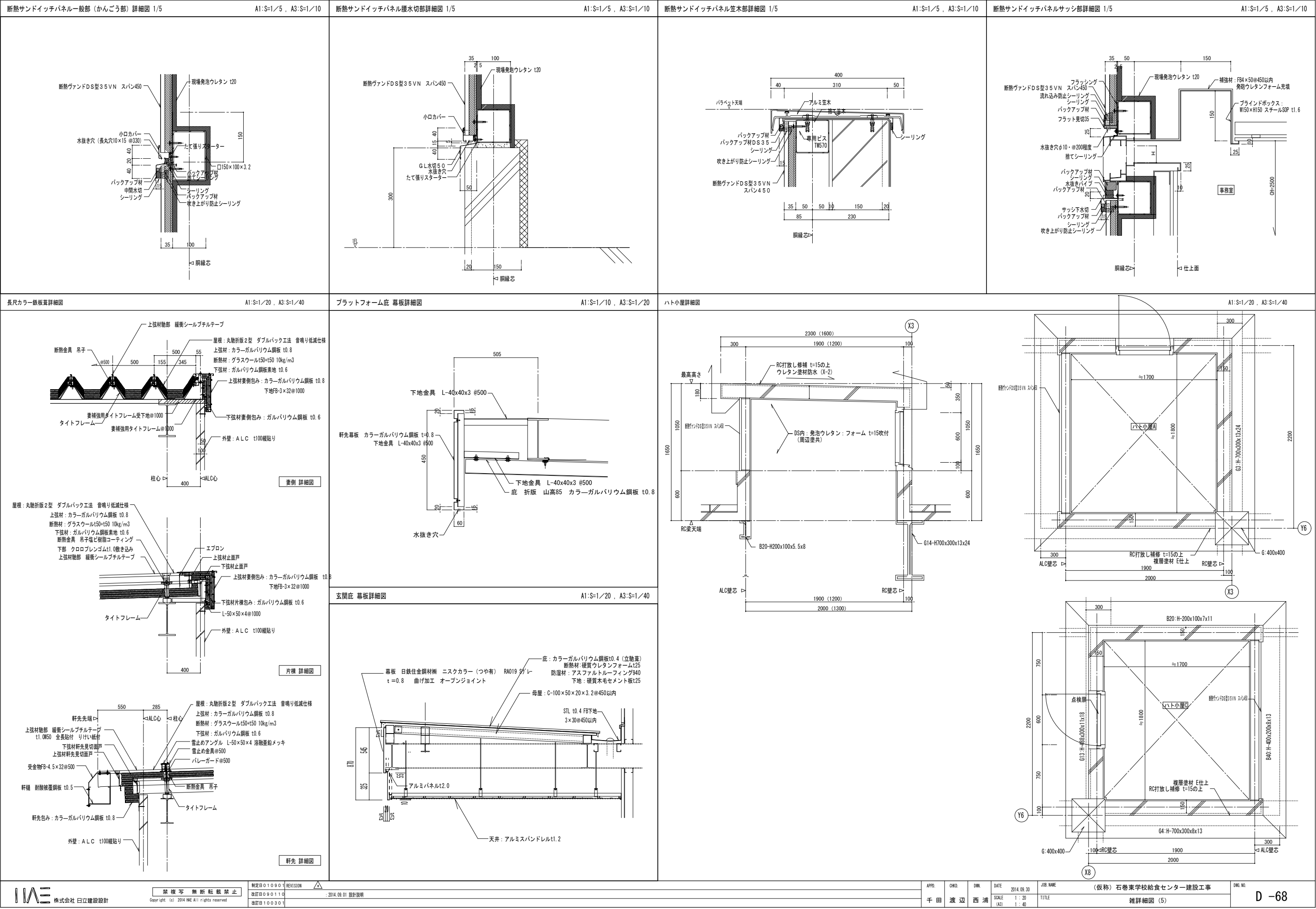
2014.09.01 設計説明

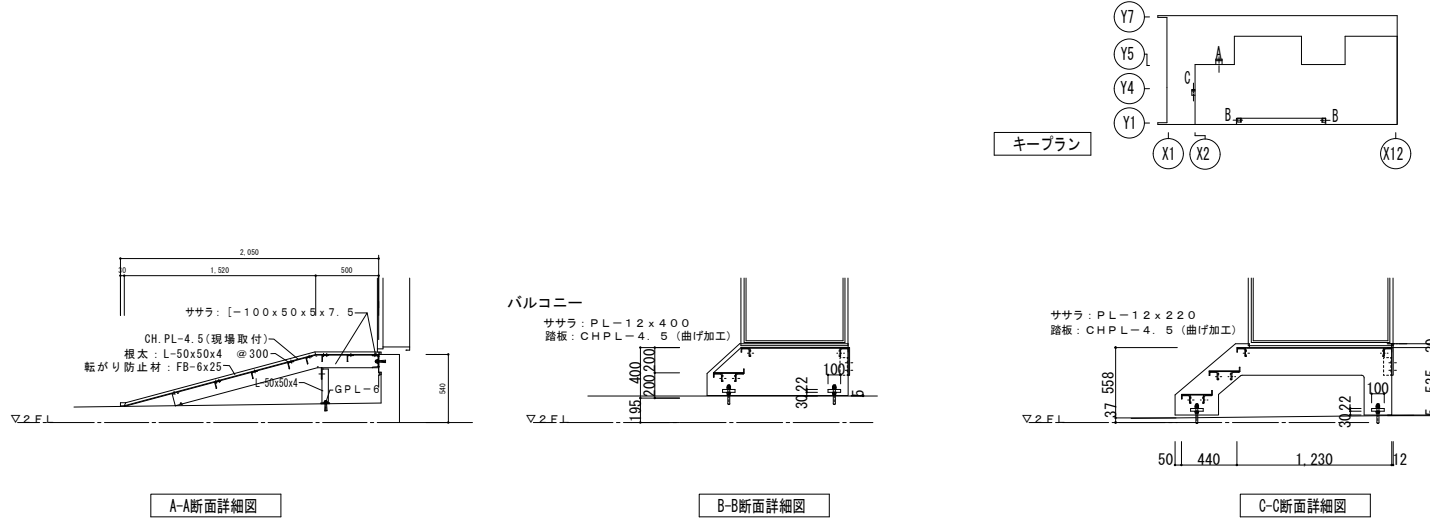
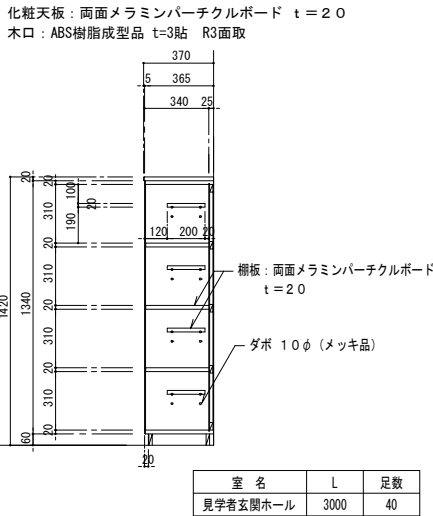
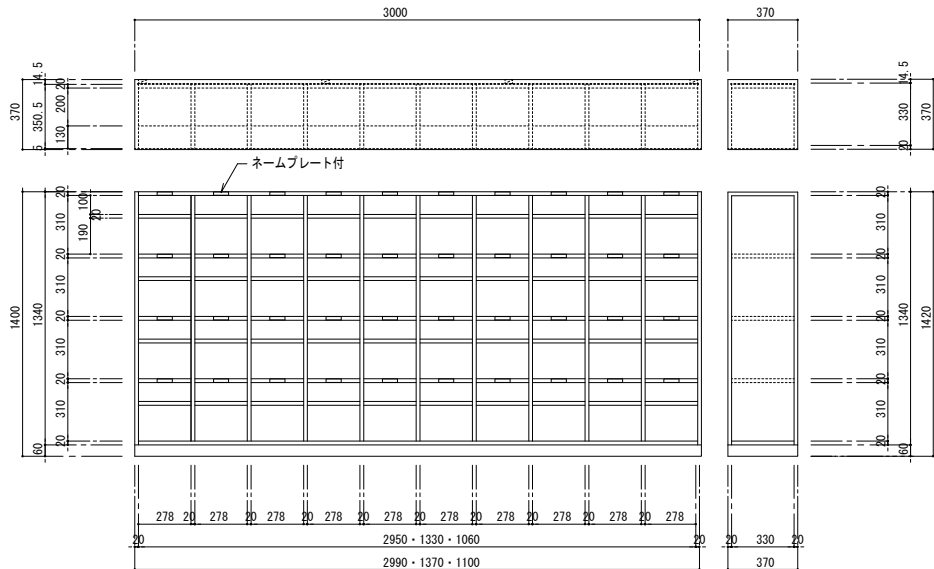
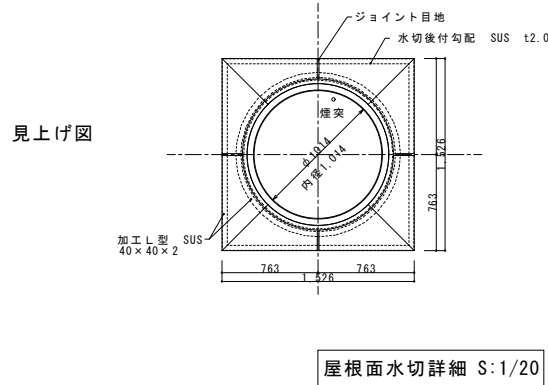
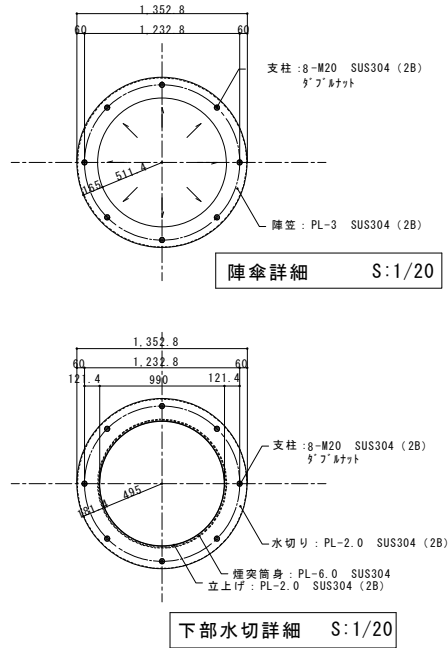
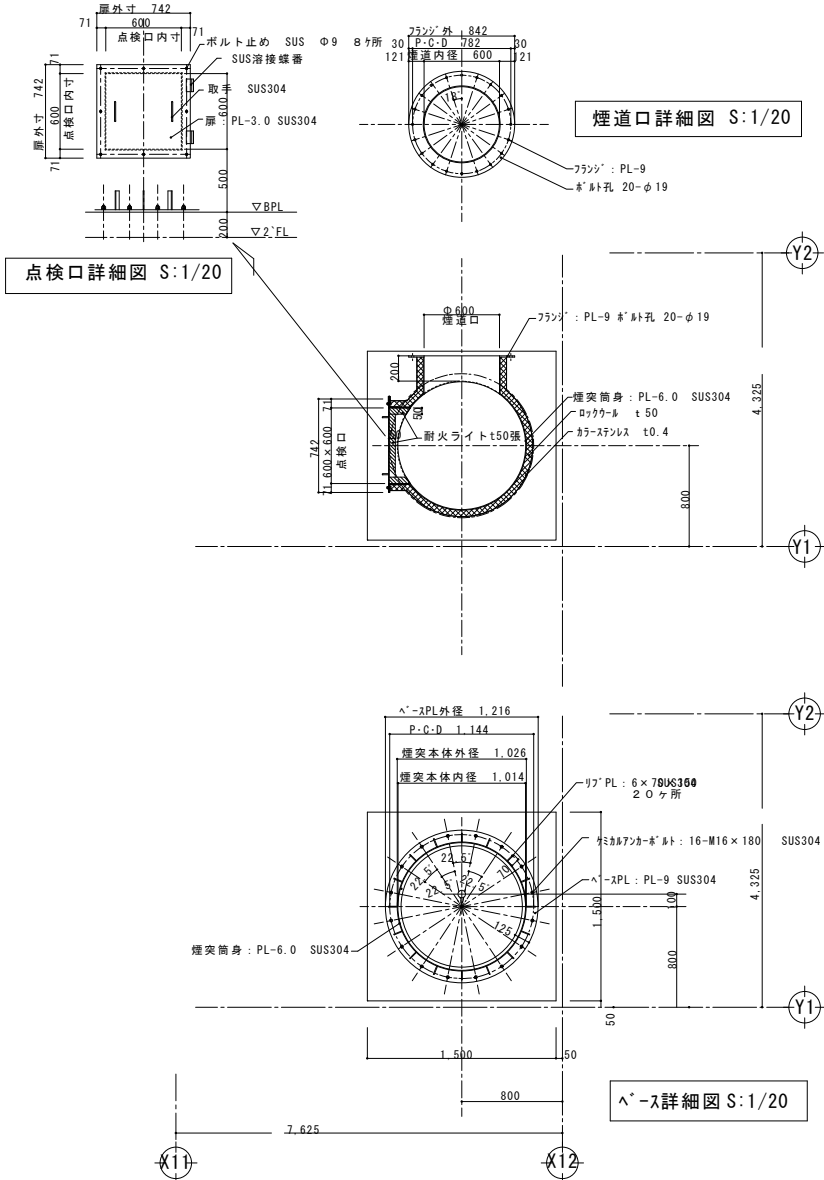
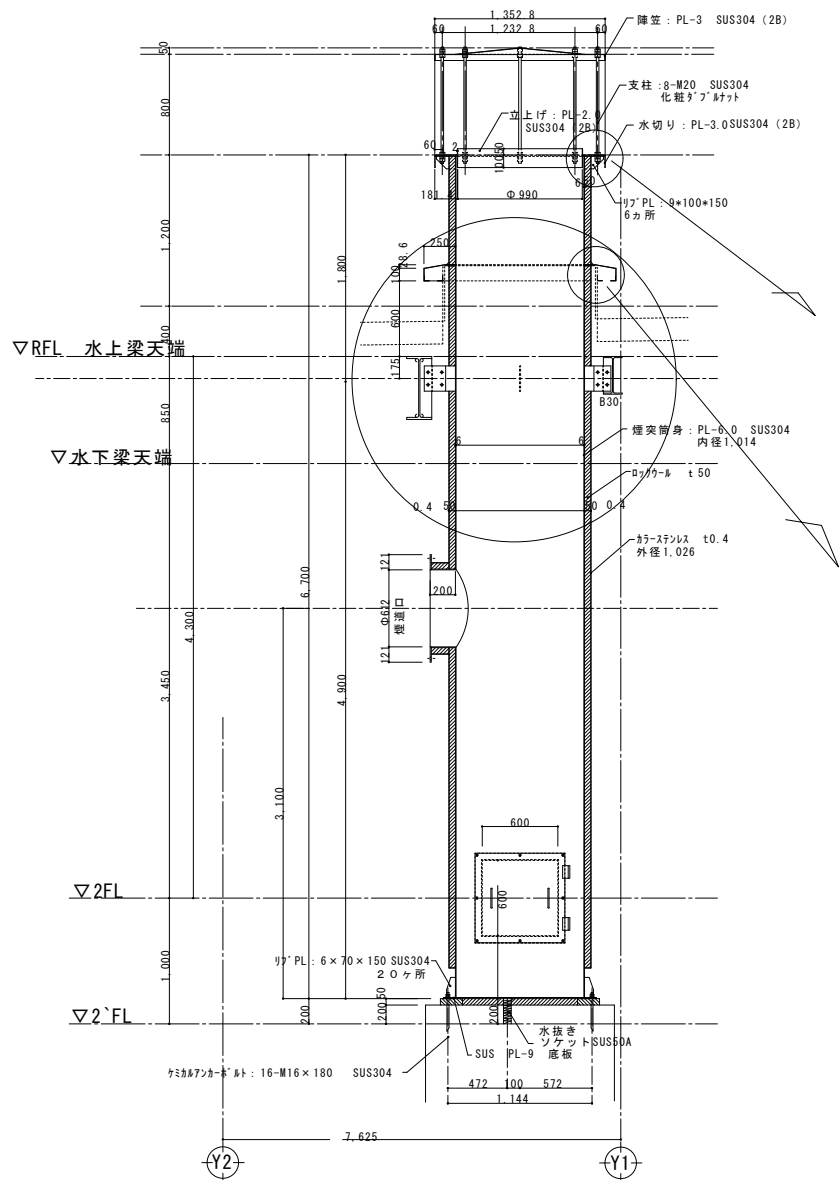
APPRO.	CHKD.	DWN.	DATE	JOB NAME	DWG. NO.
千田	渡辺	西浦	2014.09.30	(仮称) 石巻東学校給食センター建設工事	D - 63
			SCALE 1:20 (A3) 1:40	TITLE サイン詳細図 (2)	

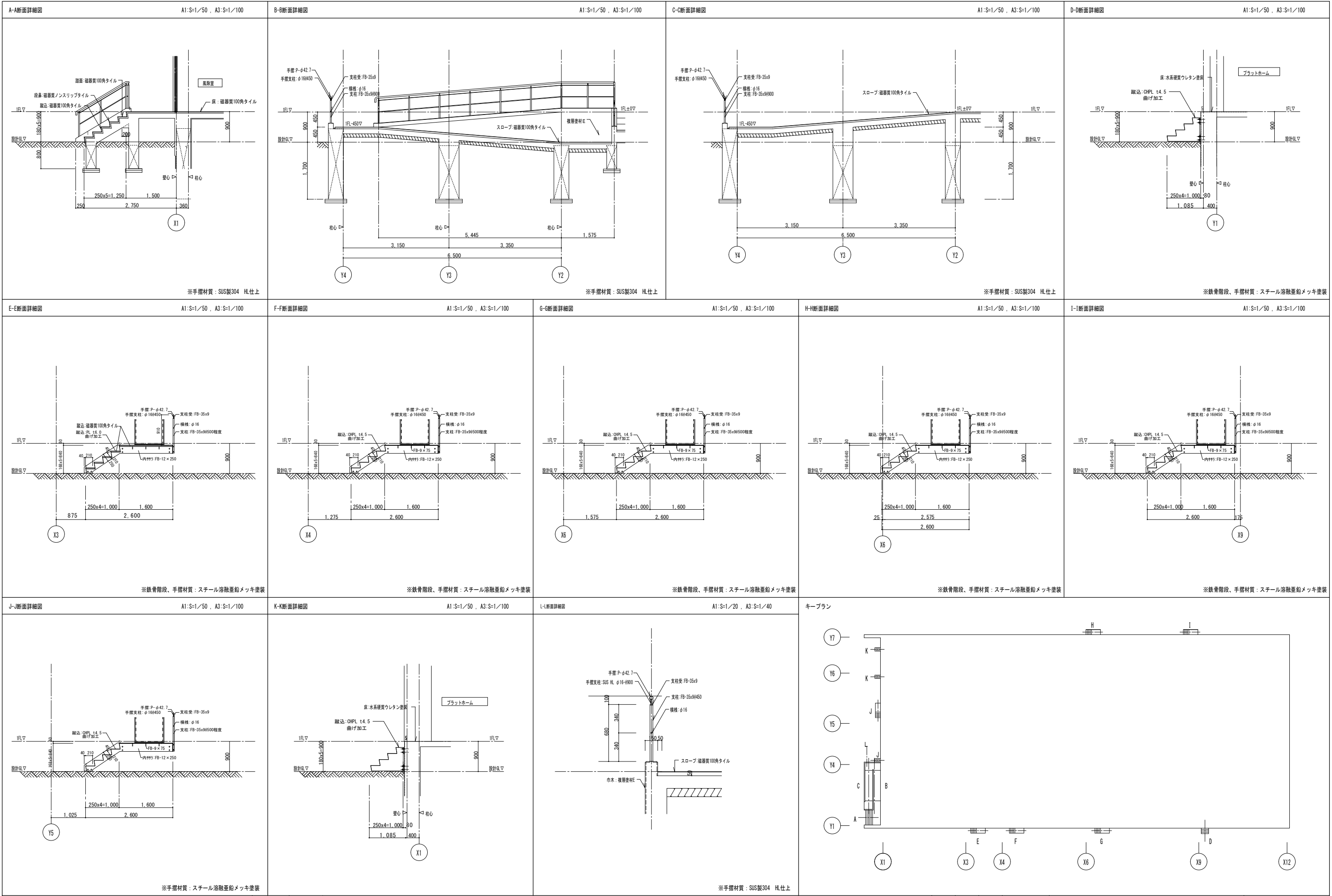




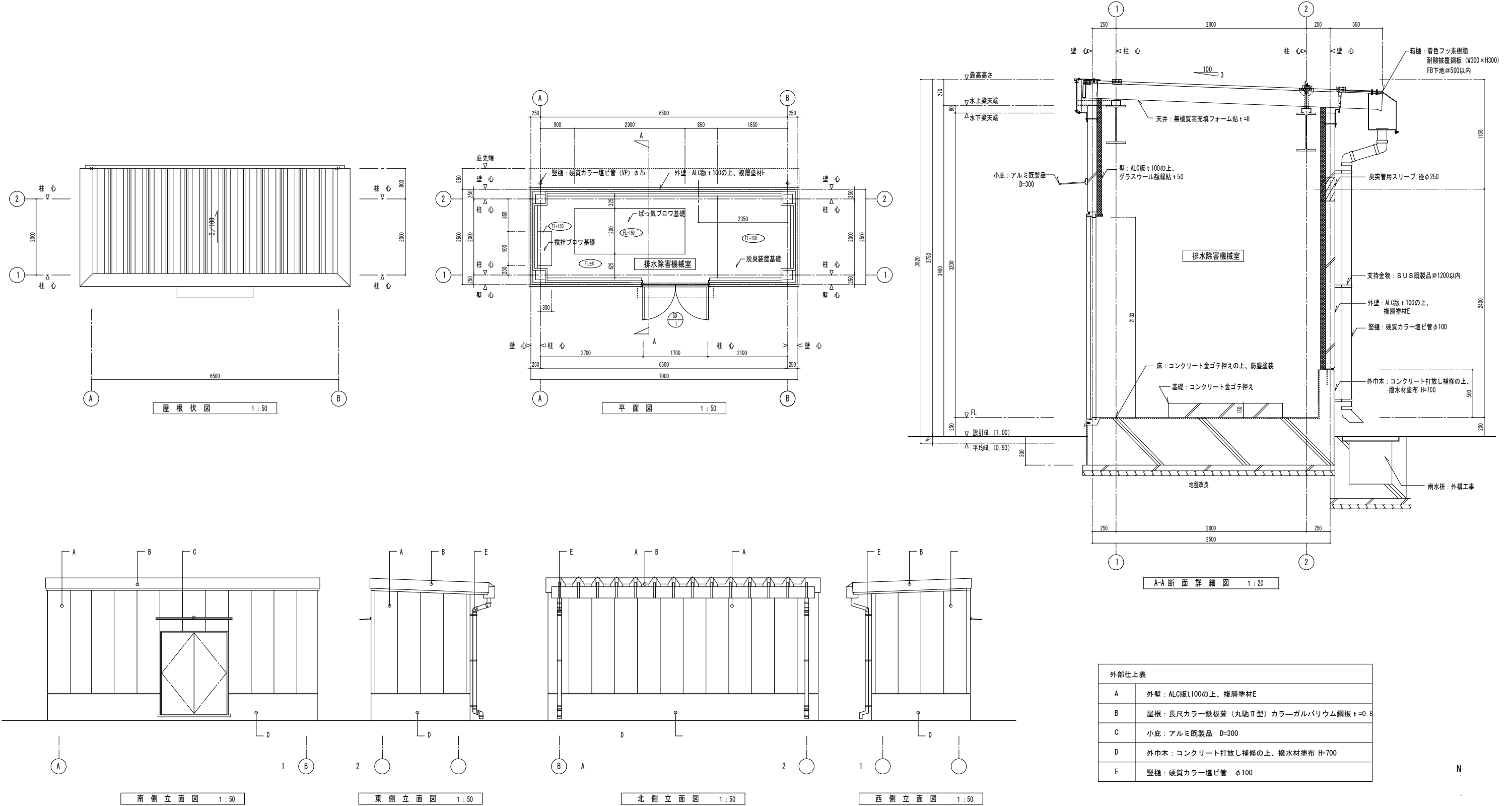




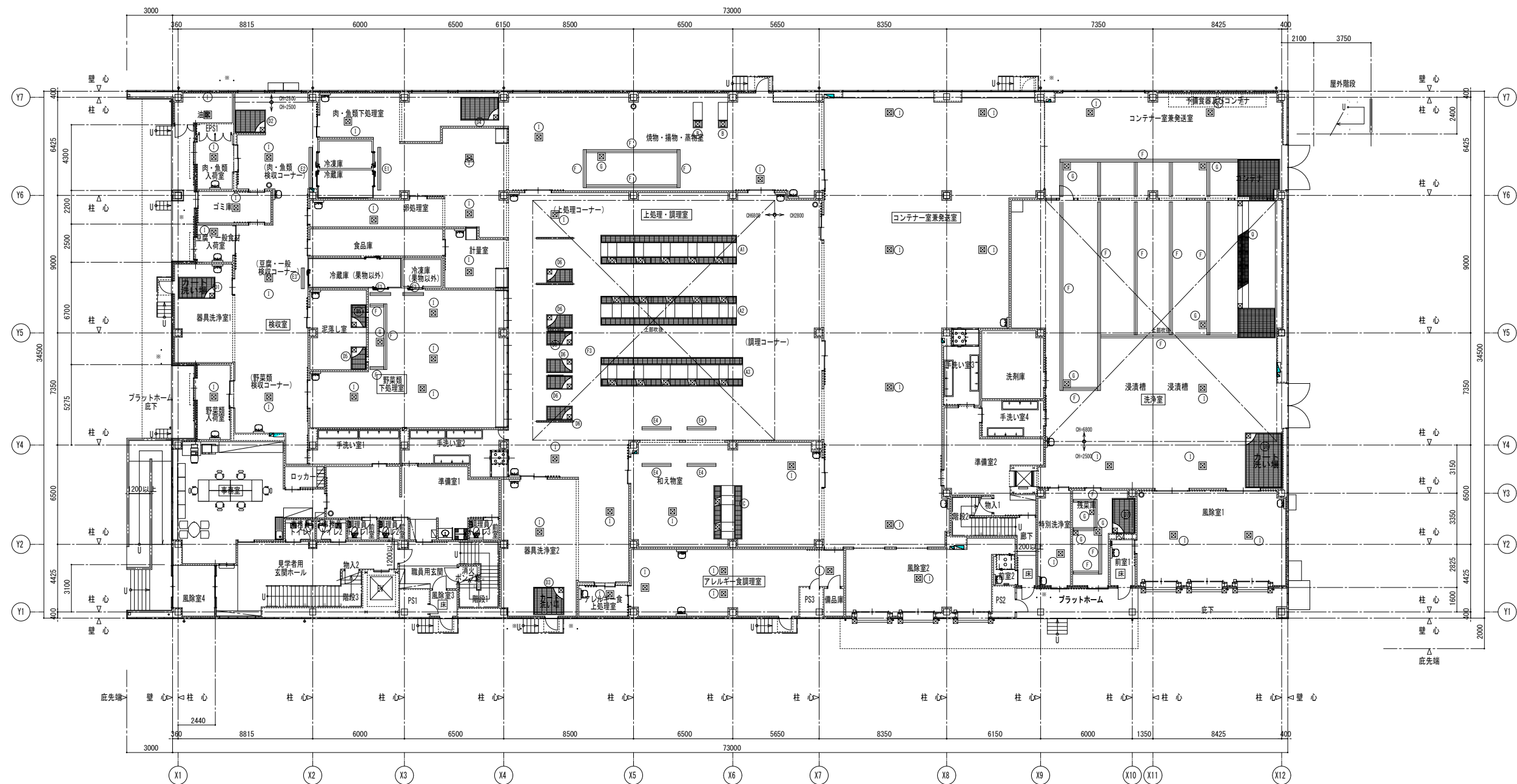




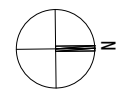
外 部 仕 上 表							建 具 表																										
屋 根	勾配屋根	長尺カラー鉄板葺（丸馳Ⅱ型） カラーガルバリウム鋼板 t=0.8	外 壁	一般部 ALC版t100の上、複層塗材E																							備考						
		無機質高充填フォーム t=8裏貼り																															
		箱種：着色フッ素樹脂 耐酸被覆鋼板（W300×H300） FB下地@500以内																															
		堅種：硬質カラー塩ビ管φ100、支持金物：SUS既製品@1200以内		コンクリート打放し補修の上、撥水材塗布 H=700																													
		様包み：カラーガルバリウム鋼板 t=0.6曲げ加工		開口部 スチール製建具：SOP塗装																													
		ケラバ包み：カラーガルバリウム鋼板 t=0.6曲げ加工																															
内 部 仕 上 表																																	
室 名		床	巾木	壁	天井	天井高	備 考																										
排水除害機械室		コンクリート金ゴテ押えの上、防塵塗装	コンクリート金ゴテ押えの上	ALC版 t100の上、グラスウール額縁貼 t50	無機質高充填フォーム貼 t=8	直天																											

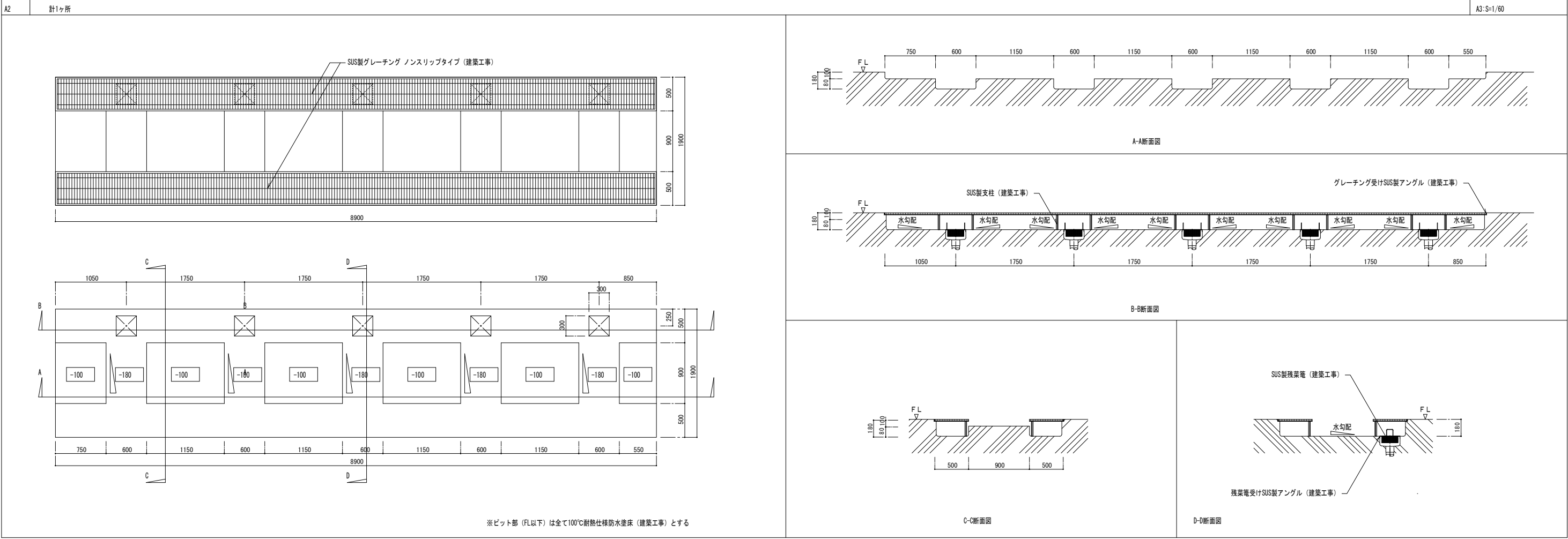
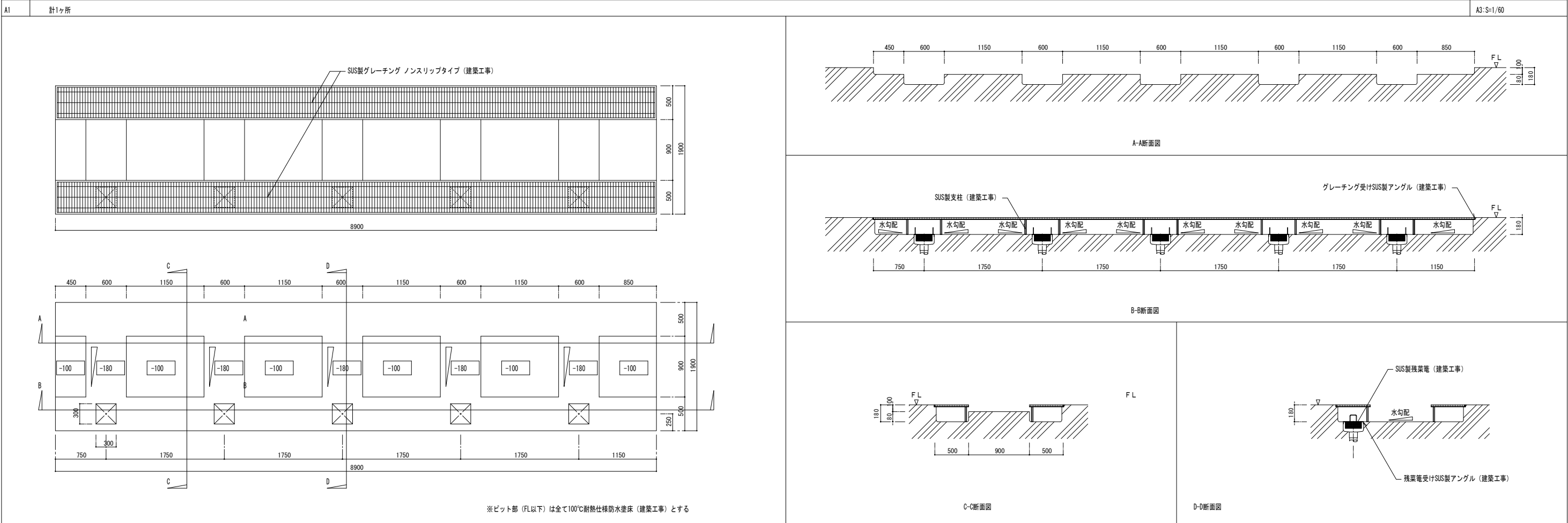


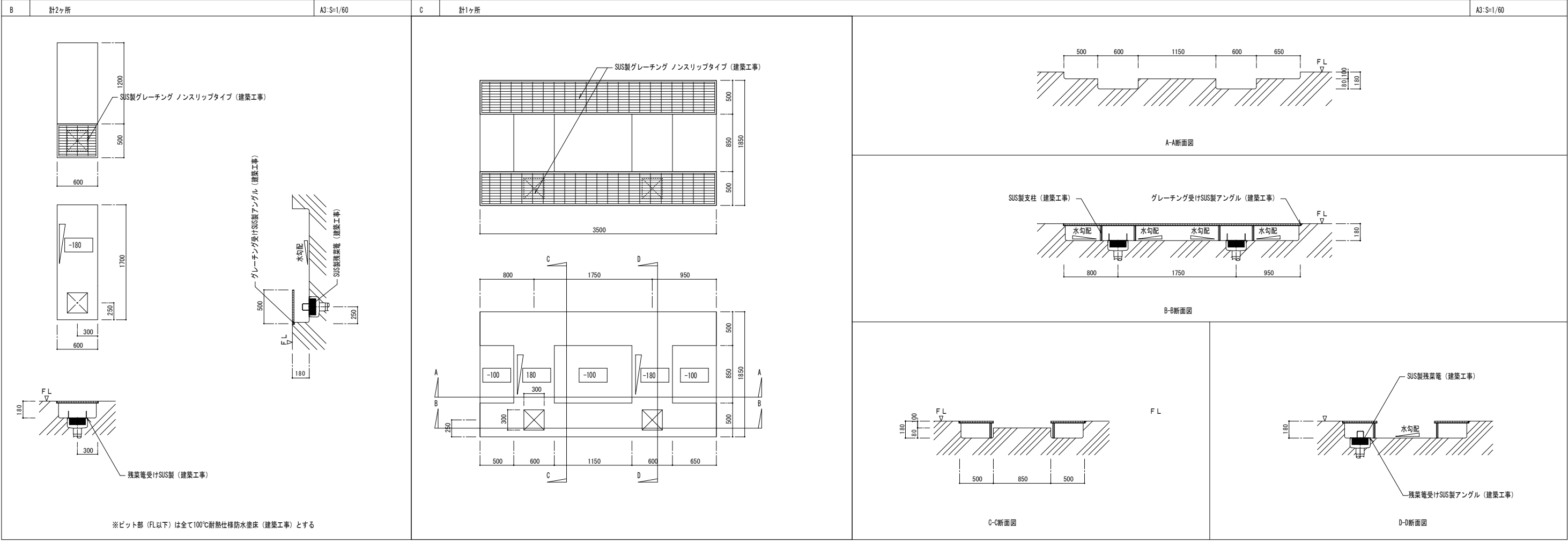
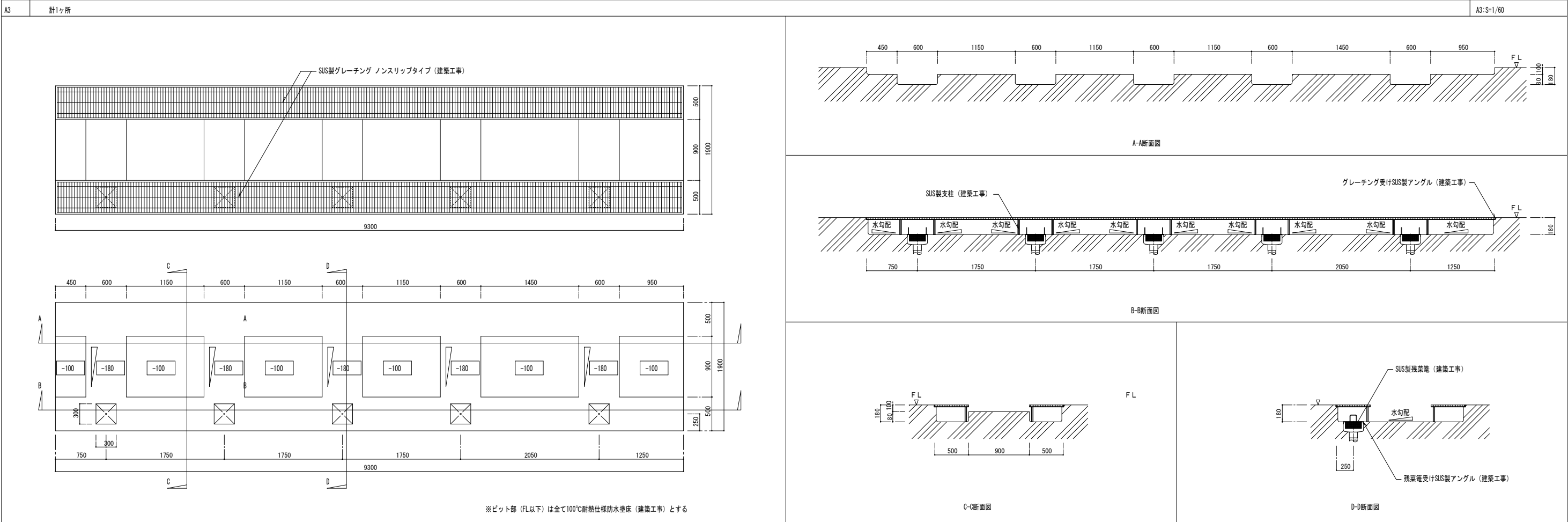
外部仕上表	
A	外壁：ALC版t100の上、複層塗材E
B	屋根：長尺カラー鉄板葺（丸馳Ⅱ型）カラーガルバリウム鋼板 t=0.8
C	小底：アルミ既製品 D=300
D	外巾木：コンクリート打放し補修の上、撥水材塗布 H=700
E	堅種：硬質カラー塩ビ管 φ100

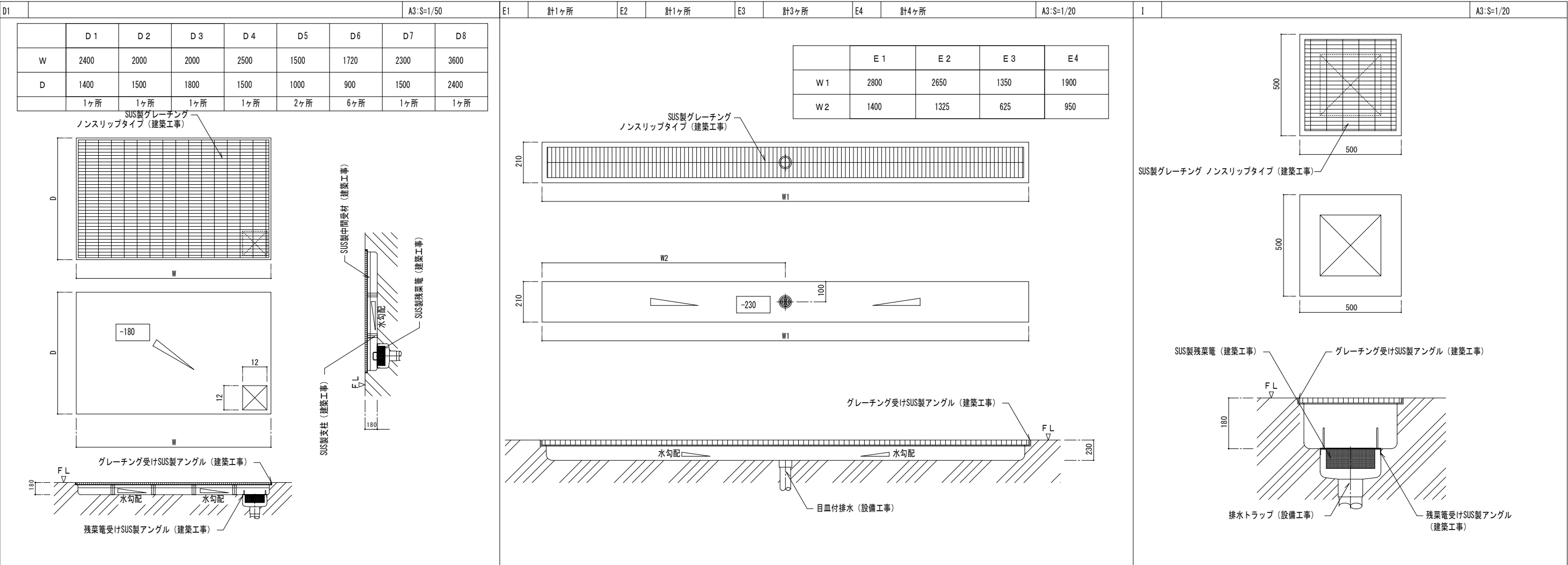


1 階平面図









構造設計標準仕様（2）

※（官公庁）工事にあたっては、国土交通大臣官房官庁営繕部監修 公共建築工事標準仕様書（建築工事編）記載事項を優先する。
※ 施工に先立ち、必ず施工計画書を監督員に提出し承諾を得ること。
また、以下の工法によらない場合は監督員と協議の上決定すること。

9. 土間コンクリート床の仕様

注記）特記無きは、●印を採用する。

9-1 コンクリートの材料・配合

- | | | | |
|---------|--------------------------------------|--------------------------|--------------------------|
| ・セメント | ●普通ポルトランド | ○早強セメント | ○中庸熱セメント |
| ・骨 材 | ●石灰岩碎石 | ○川砂利 | ○山碎石 |
| ・単位水量 | ●170kg/m ³ 以下 | ○175kg/m ³ 以下 | ○185kg/m ³ 以下 |
| ・水セメント比 | ●50%以下 | ○55%以下 | ○60%以下 |
| ・スランプ | ●12cm以下 | ○15cm以下 | ○18cm以下 |
| ・乾燥収縮率 | ●0.400μm | ●600μm | ○800μm |
| ・膨 張 材 | ○使用する（添加量：20kg/m ³ 、8%以下） | ●使用しない | |
| ・収縮低減材 | ○使用する | ●使用しない | |

9-2 コンクリートの打継ぎと各種目地

1. コンクリートの打継ぎ

- | | | |
|---------|-----------------------|------------------------------|
| ・打継区画形状 | ●正方形区画 | ○辺長比1.5以下の区画 |
| ・打継区画面積 | ●400m ² 以下 | ○900m ² 以下（膨張材使用） |
| ・打設順序 | ●千鳥打設 | ○干渉帯を設け
1スパン置きに打設 |

2. 打継目地

- | | | |
|------------|--|-------------|
| ・打継目地の設置 | ●設置する | ○設置しない |
| ・目 地 幅 | ●目地幅3mm以下 | ○目地幅5mm以下 |
| ・目地部のテーパ | ●設置する（2mm以下） | ○設置しない |
| ・打継目地の深さ | ●目地深さ30mm以上 | ○目地深さ20mm以上 |
| ・スリップバーの設置 | ●設置する（スリップバー・さや管は、十分な強度・剛性を有するものを使用する） | ○設置しない |
| ・充填材の使用 | ●使用する | ○使用しない |
| ・充填材の仕様 | ●弾性エポキシ樹脂系充填材 | ○変性アクリル系充填材 |
| | ○貧調合モルタル | ○未充填（空目地） |

3. 誘発目地

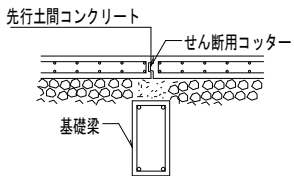
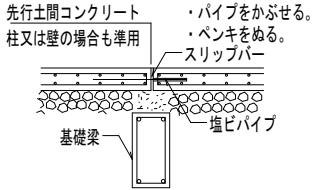
- | | | |
|----------|-------------------------------|------------------------------|
| ・収縮目地の設置 | ●設置する | ○設置しない |
| ・目地設置間隔 | ●目地間隔は、スラブ厚さの20倍以下 | ○構造図面による |
| ・目地設置位置 | ●柱、基礎梁等の拘束部位周辺 | ○構造図面による |
| ・目 地 幅 | ●目地幅3mm以下 | ○目地幅5mm以下 |
| ・目地部のテーパ | ●設置する（2mm以下） | ○設置しない |
| ・打継目地の深さ | ●目地深さは、スラブ厚さの20～25% | ○構造図面による |
| ・目地切りの時期 | ●夏場（0.5日）その他（1.0日）【初期硬化時のカット】 | ○夏場（3.0日）その他（4.0日）【硬化後散水カット】 |
| ・充填材の使用 | ●使用する | ○使用しない |
| ・充填材の仕様 | ●弾性エポキシ樹脂系充填材 | ○変性アクリル系充填材 |
| | ○貧調合モルタル | ○未充填（空目地） |

9-3 施工上の重要事項

- | | |
|----------|--|
| ・打設、初期養生 | ●コンクリート打設時にバイブレーターを使用し、十分な締め固めを行なう。
●凝結前（夏場は1時間以内、冬場は2時間以内）にタンピングや木コテで表面ひび割れ処理を行なう。
●コンクリート打設後は、5日間以上の湿潤・散水養生を行なう。
●防風、急激な温度上昇を防ぐため、仕切り板や養生シートによる養生を行なう。
●埋め戻し土は、地盤改良を行ない不同沈下を発生させない。
●埋め戻し土は、良質土とし十分な締め固めを行ない不同沈下を発生させない。
●スペーサーを十分設置し、鉄筋レベルが下がらないようにする。
●配筋が乱れないうちに十分に結束を行なうと共に、十分な養生を行なう。
●充填材の充填時期については、床使用状況・充填材の材質等考慮して決定する。 |
| ・地業工事 | ● |
| ・鉄筋工事 | ● |
| ・その他 | ● |

9-4 各部詳細図

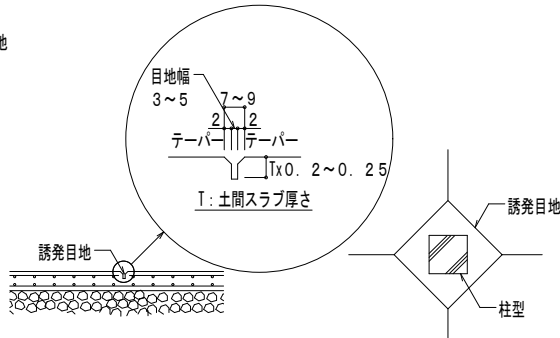
1) 打継目地



- ・目地は、コンクリートが十分乾燥した後、充填材を施工する。
- ・基礎梁が有る場合は、基礎梁の上部を原則とする。

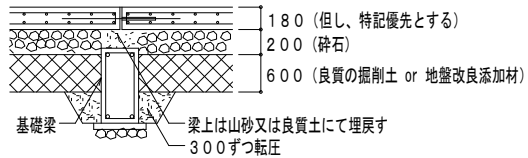
土間厚さ (mm)	スリップバー 径 (mm)	スリップバー 長さ (mm)	スリップバー ピッチ (mm)
150	φ19	350	300
180	φ22	350	300
200	φ25	350	300
230	φ28	400	300
250	φ32	400	300

ロ) 誘発目地



- ・目地幅は、3～5mmとし、必ず収縮作用が始まる前に目地切りを行うこと。
- ・位置は縦・横共 スラブ厚さの20倍以下毎に設けること。
- ・また、柱型部分は、45°回転方向に設けること。
- ・目地は、コンクリートが十分乾燥した後、充填材を施工する。
- ・誘発目地の形状は○内を標準とし作業性を考慮の上監督員の承認を得ること。
- ・地下貼り仕上の場合は、監理者と調整のこと。

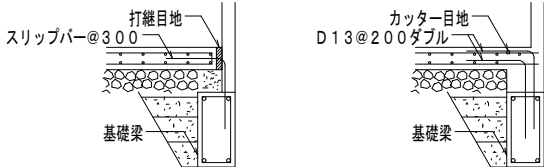
ハ) 土間スラブ下（地業は特記優先とする）



土 材 料	粒度調整砕石 M-30
間 転 圧	4 t 振動ローラーで6回以上通過
下 K値目安	100Nf/cm ² 以上
地 盤 土 質	山砂、又は良質の掘削土 (微粒分15%未満)
改 造 厚 度	35cm以下（水締め）
良 転 圧	4 t 振動ローラーで6回以上通過
部 K値目安	80Nf/cm ² 以上
備 平 板	平板載荷試験にて、長期地耐力 50kN/m ² の
考 載荷試験	支持力を確保のこと（2箇所）

二) 土間スラブと外周梁の納まり

- | | |
|------|----------------|
| □ 一般 | □ 弾性系仕上材を用いる場合 |
|------|----------------|



ホ) その他

- 土間下の防湿層、断熱材の仕様は意匠図参照のこと。

10. 架空スラブ（鉄骨造）床の仕様

注記）特記無きは、●印を採用する。

10-1 コンクリートの材料・配合

- | | | | |
|---------|--------------------------------------|--------------------------|--------------------------|
| ・セメント | ●普通ポルトランド | ○早強セメント | ○中庸熱セメント |
| ・骨 材 | ●石灰岩碎石 | ○川砂利 | ○山碎石 |
| ・単位水量 | ●170kg/m ³ 以下 | ○175kg/m ³ 以下 | ○185kg/m ³ 以下 |
| ・水セメント比 | ●50%以下 | ○55%以下 | ○60%以下 |
| ・スランプ | ●12cm以下 | ○15cm以下 | ○18cm以下 |
| ・乾燥収縮率 | ●0.400μm | ●600μm | ○800μm |
| ・膨 張 材 | ○使用する（添加量：20kg/m ³ 、8%以下） | ●使用しない | |
| ・収縮低減材 | ○使用する | ●使用しない | |

10-2 コンクリートの打継ぎ

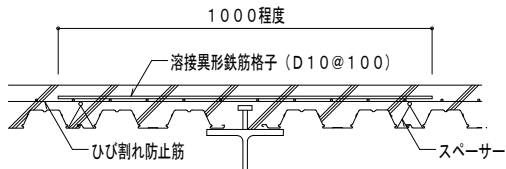
1. コンクリートの打継ぎ

- | | | |
|---------|-----------------------|------------------------------|
| ・打継区画形状 | ●正方形区画 | ○辺長比1.5以下の区画 |
| ・打継区画面積 | ●400m ² 以下 | ○600m ² 以下（膨張材使用） |
| ・打設順序 | ●千鳥打設 | ○干渉帯を設け
1スパン置きに打設 |

10-3 施工上の重要事項

- | | |
|----------|--|
| ・打設、初期養生 | ●コンクリート打設時にバイブレーターを使用し、十分な締め固めを行なう。
●凝結前（夏場は1時間以内、冬場は2時間以内）にタンピングや木コテで表面ひび割れ処理を行なう。
●コンクリート打設後は、5日間以上の湿潤・散水養生を行なう。
●防風、急激な温度上昇を防ぐため、仕切り板や養生シートによる養生を行なう。
●スペーサーを十分設置し、鉄筋レベルが下がらないようにする。
●配筋が乱れないうちに十分に結束を行なうと共に、十分な養生を行なう。
●充填材の充填時期については、床使用状況・充填材の材質等考慮して決定する。 |
| ・鉄筋工事 | ● |
| ・その他 | ●小梁・スラブには、撤去後壊みによる有害なひび割れが発生せぬ構支保工は行わない。
●施工に際しては、関連事項の施工計画書、施工要領書を監督員に提出し承認を得ること。
●打継目地を梁上以外に設ける場合は、監督員の承諾を得ること。
(構造的に問題の無いことを確認する。) |

10-4 各部詳細図



- 大梁・小梁上に溶接異形鉄筋格子（D10@100）を入れる。
鉄筋位置を確保するために、スペーサーを十分に設置する。
- 上端筋が無いとき、床全面にひび割れ拡大防止筋として、溶接異形鉄筋格子を上端に入れる。
鉄筋格子は梁をまたぐようにして入れ、梁の付近でジョイントしない。

11. 令第129条の2の4の事項

注記）特記無きは、●印を採用する。

- ・建築物に設ける建築設備にあっては、構造耐力上安全なものとして、以下の構造方法による。
 - 建築設備（昇降機を除く。）、建築設備の支持構造部及び緊結金物は、腐食又は腐朽のおそれがないものとする。
 - 屋上から突出する水槽、煙突、冷却塔その他これらに類するもの（以下「屋上水槽等」という。）は、支持構造部又は建築物の構造耐力上主要な部分に、支持構造部は、建築物の構造耐力上主要な部分に、緊結すること。
 - 煙突の屋上突出部の高さは、れんが造、石造、コンクリートブロック造又は無筋コンクリート造の場合は鉄製の支持を設けたものを除き、90cm以下とすること。
 - 煙突で屋内にある部分は、鉄筋に対するコンクリートのかぶり厚さを5cm以上とした鉄筋コンクリート造又は厚さが25cm以上の無筋コンクリート造、れんが造、石造若しくはコンクリートブロック造とすること。
- 建築物に設ける給水、排水その他の配管設備（給湯設備※を除く。）は、
 - 風圧、土圧及び水圧並びに地震その他の震動及び衝撃に対して安全上支障のない構造とすること。
 - 建築物の部分を貫通して配管する場合においては、当該貫通部分に配管スリーブを設ける等有効な管の損傷防止のための措置を講ずること。
 - 管の伸縮その他の変形により当該管に損傷が生ずるおそれがある場合において、伸縮継手又は可換継手を設ける等有効な損傷防止のための措置を講ずること。
 - 管を支持し、又は固定する場合においては、つり金物又は防振ゴムを用いる等有効な地震その他の震動及び衝撃の緩和のための措置を講ずること。
- 法第20条第一号から第三号までの建築物に設ける屋上水槽等については、平成12年建設省告示第1389号により、風圧並びに地震その他の震動及び衝撃に対して構造耐力上安全なものとする。
- 給湯設備※は、風圧、土圧及び水圧並びに地震その他の震動及び衝撃に対して安全上支障のない構造とすること。満水時の質量が15kgを超える給湯設備については、地震に対して安全上支障のない構造として、平成12年建設省告示第1388号第5に規定する構造方法によること。
※「給湯設備」：建築物に設ける電気給湯器その他の給湯設備で、屋上水槽等のうち給湯設備に該当するものを除いたもの

鉄筋コンクリート構造配筋標準図

※(官公庁) 工事にあつては、国土交通省大臣官房官庁営繕部監修 公共建築工事共通仕様書(建築工事編)記載事項を優先する。() 内番号は、同じ仕様書の関連項目を示す。

1. 加工組立一般共通事項 (5.3.1)

鉄筋の表示

丸鋼	9φ	13φ	16φ	19φ	22φ	25φ	28φ	32φ
異形鉄筋	D10	D13	D16	D19	D22	D25	D29	D32
表示	○	×	●	○	◇	⋈	◎	●

1-0 一般事項

- 鉄筋は、設計図書に指定された寸法及び形状に合わせ、常温で正しく加工する。
- 異形鉄筋の径「d」で示すは、呼び名に用いた数値とする。
- 鉄筋の継ぎ手は重ね継ぎ手、ガス圧接継ぎ手又は特殊継ぎ手(建築基準法施行令第73条2項の規定に適合するもの)とし、適用は、特記による。
- バーンコイルの鉄筋は、直線状態にしてから使用する。
- 鉄筋の切断はシャークッター又はのこによって行う。現場でやむを得ない場合は、ガス切断としてよい。
- 鉄筋には、点付け溶接、アーク溶接を行わない。
- 鉄筋の溶接は、アーク溶接とし、「構造設計標準仕様」及び「鉄骨構造標準図」の溶接接合の項による。
- 鉄筋の組立ては、鉄筋の交差部及び継ぎ手部分の要所を径0.8mm以上の鉄線で結束し、適切な位置にスペーサー、うま、吊り金物等を使用する。
なお、スペーサーは、転倒及び作業荷重に耐えられるものとし、スラブのスペーサーは、原則として鋼製とする。また、コンクリート打ち直し仕上りとなる箇所には、防錆処理を行ったスペーサーを使用する。
- 前に打設したコンクリートからでている鉄筋の位置を修正する場合は、鉄筋の付け根で急に曲げないで、できるだけ長い距離で修正する。
- 設備配管、スイッチ等の設置により、設計図書に定める配筋ができない場合は、監督職員と協議する。
- 有害な曲がり又は損傷等のある鉄筋は、使用しない。

1-1 鉄筋の折曲げ (5.3.2)

1-1-1 末端部

折曲げ 角 度	折曲げ図	SD295A, SD295B SD345			使用箇所
		D16 以下	D19 ~D28	D29 ~D38	
180°		D	3d以上	4d以上	5d以上 柱・梁の主筋 杭基礎のベース筋 D16以上の鉄筋
135°		D	3d以上	4d以上	— あばら筋・帯筋 スパイラル筋 D13以下の鉄筋
90°		D	3d以上	4d以上	5d以上 T型及びV型の 梁のあばら筋
135° 及び 90°		D	3d以上	4d以上	— 90°・135° 幅止め筋

- (注) 1. Dは、曲げ内法直径を示す。
2. dは、呼び名に用いた数値を示す。

1-1-2 中間部

折曲げ 角 度	折曲げ図	SD295A, SD295B SD345, SD390 (注)			使用箇所
		D16 以下	D19 ~D25	D29 ~D38	
90° 以下		D	3d以上	4d以上	— あばら筋、帯筋 スパイラル筋
		D	4d以上 (5d以上)	6d以上 (6d以上)	

- (注) 1. Dは、曲げ内法直径を示す。
2. dは、呼び名に用いた数値を示す。
3. SD390は、使用箇所が、その他の鉄筋の場合に、() 内を適用する。

1-2 鉄筋の継手及び定着の長さ (5.3.4)

- 鉄筋の重ね継ぎ手及び定着の長さは、下表による。
- 径が異なる鉄筋の重ね継ぎ手長さは、細い鉄筋の径による。
- コンクリート設計基準強度 (FC) が18N/mm²の場合は、L1及びL2のみは下表の2/3L¹の場合の値に5dを加える。

鉄筋の 種 類	設計基準 強度 F _c (N/mm ²)	フックなし				フックあり			
		L1	L2	L3 小梁 床版		L1	L2	L3 小梁 床版	
SD295A SD295B SD345	21.24.27	40d	35d	10d かつ 150mm 以上		30d	25d	15d	—
	30.33.36	35d	30d	25d		25d	20d	—	—
SD390	21.24.27	45d	40d	10d かつ 150mm 以上		35d	30d	15d	—
	30.33.36	40d	35d	25d		30d	25d	—	—

(注)

- L1：継手並びに下記2.及び3.以外の定着長さ。
- L2：割裂破壊の恐れのない箇所への定着長さ。
- L3：小梁及び床版の下端部の定着長さ。
- ただし基礎耐力版、これを受ける小梁は除く。
- フックのある場合のL1、L2及びL3には、右図に示すようなフック部分 含まない。
なお、フック有りの場合は中間部での折曲げは行わない。
- 軽量コンクリートの場合は、表の値に5dを加えたものとする。
- 大梁引張主筋の柱への定着は、建築基準法施行令第73条3項による。

1-3 隣り合う継手の位置及び鉄筋の間隔

1-3-1 隣り合う継手の位置 (5.3.4)

フックのある場合	L1, L2 又はL3	
フックのない場合	L1, L2 又はL3	
圧接継手の場合	圧接継手	
機械式継手の場合	カップラー	

1-3-2 鉄筋の間隔 (5.3.5)

- 鉄筋相互のあきは下図により、次の値の内最大のもの以上とする。間隔
ただし、特殊な鉄筋継ぎ手の場合のあきは、特記による。
- 粗骨材の最大寸法の1.25倍
 - 25mm
 - 隣り合う鉄筋の平均径の1.5倍

1-4 鉄筋(溶接金網を含む)の最小かぶり厚さ (mm) (5.3.5)

- 採用かぶり厚は、標準かぶり厚とする。

構 造 部 分 の 種 別				標準 かぶり厚	最小 かぶり厚	特記 かぶり厚
土に接しない部分	屋根版 床版 非耐力壁	屋 内	仕上あり	30		
			仕上なし	30		
		屋 外	仕上あり	30		
			仕上なし	40		
	柱 梁 力 壁 耐	屋 内	仕上あり	40		
			仕上なし	40		
		屋 外	仕上あり	40		
			仕上なし	50		
土に接する部分	擁壁、耐力床版			50		
	柱、梁、床版、壁			50		
	基礎、擁壁、耐力床版			70		
	煙突など高熱を受ける部分			70		

(注)

- ※印のかぶり厚さは、普通コンクリートに適用し軽量コンクリートの場合は特記による。
- 仕上げありとは、モルタル塗りなどの仕上げのあるものとし、吹き付け塗装などの鉄筋の耐久上有効でない仕上げものを除く。
- 床版、梁、基礎及び擁壁で、直接土に接する部分のかぶり厚には、捨てコンクリートの厚さを含まない。
- 杭基礎の場合のかぶり厚さは、杭先端からとする。
- 塩害、凍害を受ける恐れのある部分等、耐久性上不利な箇所のかぶり厚さは特記かぶり厚とする。
- 目地部のかぶり厚さは一般のシーリング材かステンレス材を用いる場合には目地底から仕上げ有に対して20mm、仕上げなしに対して30mmとする。

1-5 鉄筋のフック [下記の (1) ~ (6) に示す鉄筋の末端部にはフックを付ける。] (5.3.2)

- (1) 柱の四隅にある主筋で、重ね継手の場合及び最上階の柱頭にある場合
- (2) あばら筋、帯筋、幅止め筋
- (3) 煙突の鉄筋
- (4) 梁主筋の重ね継手で、梁の出隅及び下端の両端にある場合(基礎梁は除く)
- (5) 杭基礎のベース筋

(柱)	(梁)

2. 基 礎

別図基礎標準図による。

3. 基 礎 梁

3-1 基礎梁筋の継手及び定着 (各部配筋：1. 4)

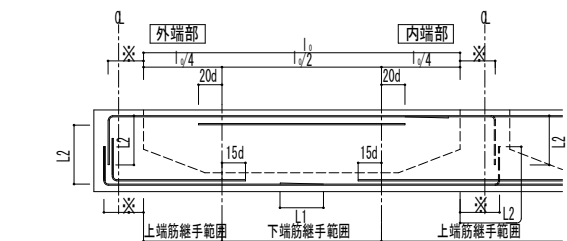
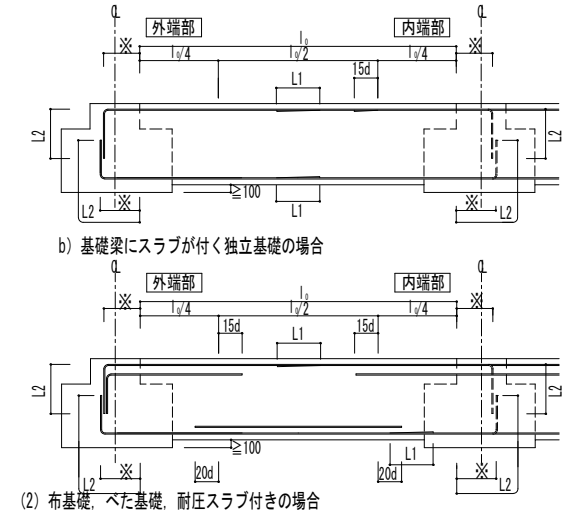
3-1-1 一般事項

- (1) 上端主筋の定着は、やむを得ない場合、上向きとすることができる。
- (2) 梁筋は、原則として柱をまたいで引き通すものとし、引き通すことができない場合は、柱内に定着する。
ただし、やむを得ず梁内に定着する場合は、右図による。

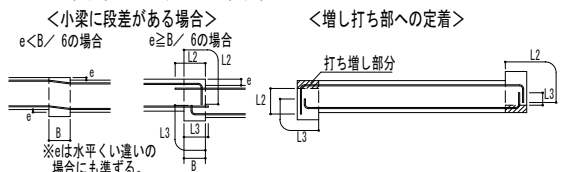
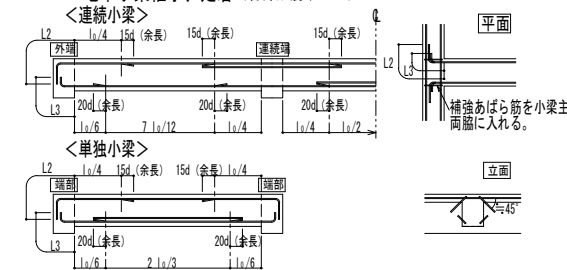
- (3) 梁筋を柱内に定着する場合は、柱せいの3/4倍以上のみ込ませる。
(縦に折り曲げる場合)
- (4) 基礎梁下端の地業の種類及び厚さは構造図による。

3-1-2 地中大梁継手、定着 (各部配筋：1. 4)

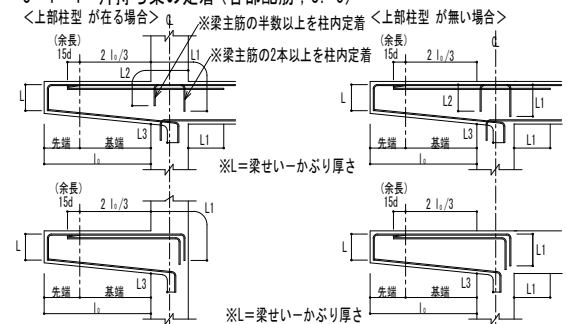
- (1) 独立基礎、杭基礎の場合 ※梁主筋のみ込み長さ(柱せいの3/4倍以上)
a) 基礎梁にスラブが付かない独立基礎の場合



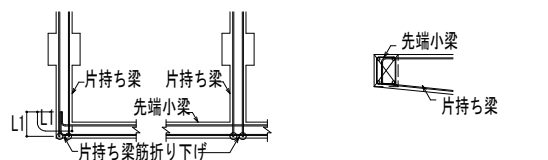
3-1-3 地中小梁継手、定着 (各部配筋：3. 4)



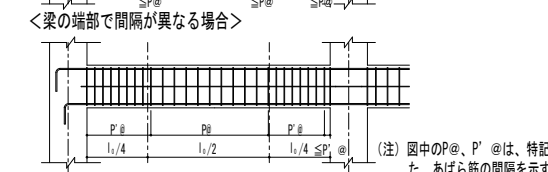
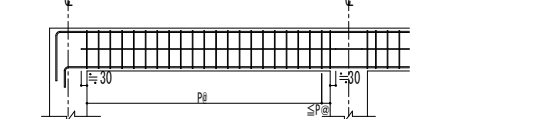
3-1-4 片持ち梁の定着 (各部配筋：3. 5)



＜片持ち梁先端に小梁が取り付けの場合＞

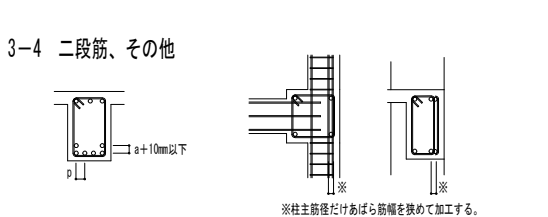
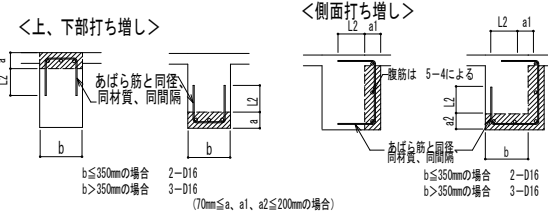
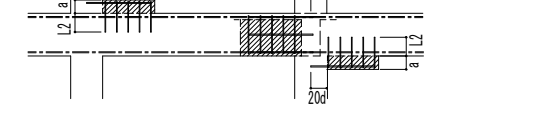
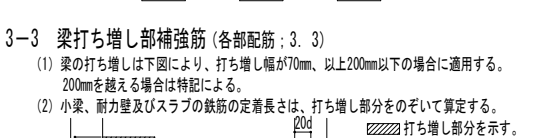


3-2 あばら筋、腹筋及び幅止め筋各部配筋：3. 2)

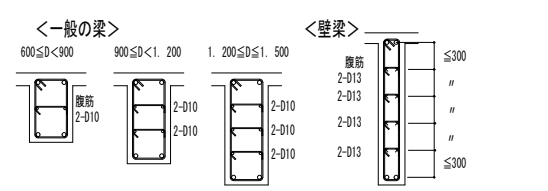


3-2-2 あばら筋組立の形及びフックの位置

- (1) 形は下図 (イ) とする。ただしL型 梁の場合は、(ロ) または (ハ) T型 梁の場合は (ロ) ~ (ニ) とすることができる。
- (2) フックの位置は (イ) の場合は交互とし、(ロ) の場合はL型 梁ではスラブのつく側、T型 梁では交互とする。(ハ) の場合はスラブのつく側を90°折曲げとする。



3-4 二段筋、その他

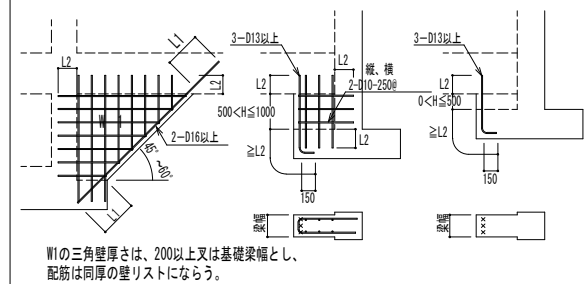


3-5 腹筋及び幅止め筋 (各部配筋：3. 2)

- (1) 幅止め筋及び受け用幅止め筋は、D10~1.000@程度とする。
- (2) 腹筋に継ぎ手を設ける場合の継ぎ手長さは150mm程度とする。
- (3) 壁梁の場合、腹筋の継ぎ手長さ及び定着長さは特記による。特記がなければL2とする。



3-6 基礎接合部の補強 (各部配筋：1. 3)

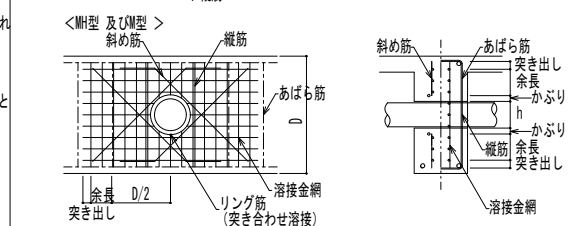
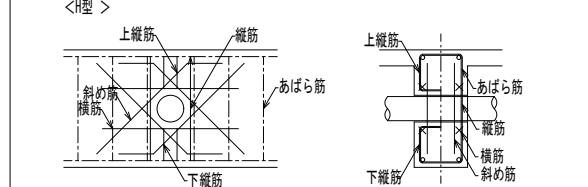


W1の三角壁厚さは、200以上又は基礎梁幅とし、配筋は同厚の壁リストにならう。

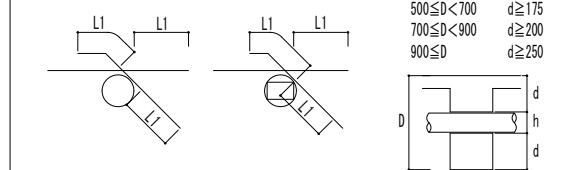
4. 梁貫通孔その他

4-1 梁貫通孔の補強 (各部配筋：7. 1)

- (1) 梁貫通孔補強筋の名称等は、下図による。



- (2) 孔の径は、梁せいの1/3以下とし、孔が円形でない場合はこの外接円とする。
- (3) 補強筋の長さ、及び孔の上下方向の位置は、下図による。



- (4) 孔の中心位置の限度は、柱及び直交する梁(小梁)の面から原則として1.2D (D：梁せい) 以上離す。
- (5) 孔が並列する場合は、その中心間隔は、孔径の平均の3倍以上とする。
- (6) 縦筋及び上下縦筋は、あばら筋の形に配筋する。
- (7) 補強筋は、主筋の内側とする。やむを得ない場合は、監督職員の承認を得て外側とすることができる。また、鉄筋の定着長さは、(3) による。
- (8) 孔の径が梁せいの1/10以下、かつ、150mm未満のものは、補強を省略することができる。
- (9) 溶接金網の余長は1格子以上とし、突き出しは10mm以上とする。
- (10) 溶接金網の貫通部分には鉄筋13φのリング筋を取り付ける。
- (11) 溶接金網の割付け始点は、横筋ではあばら筋の下側とし、縦筋では貫通孔の中心とする。
- (12) 梁貫通孔補強を既製品により行う場合は、監督職員の承認を受けること。
- (13) 補強筋形式及び補強筋種別は下図による。

孔径	<H型>					
	<h≤	80<h≤100	100<h≤150	<h≤	150<h≤200	200<h≤250
斜め筋	2-2-D13	4-2-D13	4-2-D16	4-2-D16	4-2-D19	4-2-D19
縦筋	—	2-2-D13	2-2-D13	2-2-D13	2-2-D13	2-2-D13
横筋	—	—	2-2-D13	2-2-D13	2-2-D13	2-2-D13
上下縦筋	—	—	2-2-D13	2-2-D13	2-2-D13	2-2-D13
配筋図						

孔径	<H型>					
	<h≤	<h≤	<h≤	<h≤	<h≤	<h≤
斜め筋	2-2-D13	2-2-D13	4-2-D13	4-2-D16	4-2-D16	4-2-D19
縦筋	—	2-2-D13	2-2-D13	2-2-D13	2-2-D13	4-2-D13
溶接金網	—	—	2-6φ-100@	2-6φ-100@	2-6φ-100@	2-6φ-100@
リング筋	—	—	13φ	13φ	13φ	13φ
配筋図						

(注) - - - - - は、一般部分のあばら筋を示す。

一、投事須

基本事項

1. 対象板厚は、2.3mm以上 50mm以下とする。

2. 作用部横・断面に於いて、学会基準の適用範囲を超える場合の溶接方法・形状は設計者の指示による。

3. 溶接及びCO2半自動溶接の安全を確保において裏面を適用しない場合は一面から溶接した後、裏が通る様に裏面の溶接を行うこと。

但し、この場合、溶接経路を明確に行い、部材に確認マークを付けること。

4. 裏面金、及びエントップを使用する場合の順は、主注、2による。

また、特記の無い場合は、エントップは溶接終了後母材より10mm程度残し、グラインダー仕上げとする。

5. スカフリングによる場合、原則として注3による。但し、特別の配慮をした場合（ノンスカフリング等）は、この限りでない。

6. CO2半自動溶接（G2-G4）の開先角度（45°）を使用する場合は設計者の承認を得ること。

7. 現場溶接の場合には、溶接と欠陥のない溶接を塗布する。又開先角度を最小のよいものに養生を行う。

8. 同時10ヶ所の隅肉溶接は、差し溶接はしない。端部より55mm程度残すこととする。

9. 溶接部の検査、補修方法に関しては「安全を最優先の旨を達しない出口までの検査、補修マニュアル」による。（告示146号2項に関する対応）

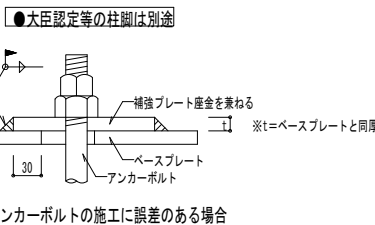
共通事項) *1スチフナー厚 $t \geq 12\text{mm}$ の場合は M3・G3・C3 とする。

溶接記号は下記による
JIS—Z—3021

頭マークは下記を示す

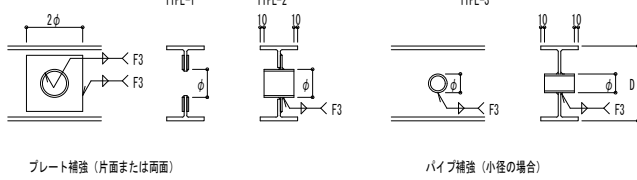
M：手溶接
G：CO2半自動溶接
C：手・CO2半自動
溶接共通
A：サブマージーク
自動溶接
F：手・CO2半自動の
すみ肉溶接

内ダイヤフラムに接続する梁フランジは、柱のRに接しないこと。

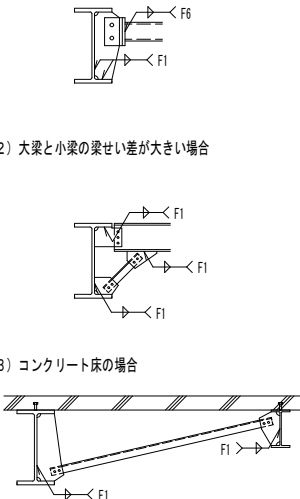


床プレース

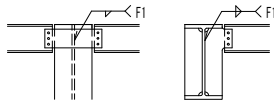
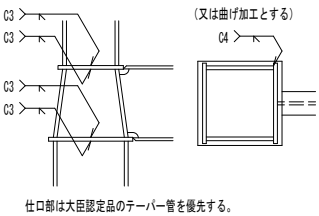
- ・梁貫通補強には原則として日立ハイリング工法（詳細は、日立ハイリング工法設計施工標準による）を使用する。
尚、上記外の梁貫通補強は以下による。
- ・梁端部（スパンの $l/10$ 以内かつ20以内）は避ける。
- ・ $\phi \leq 0.40$
- ・補強板は梁と同材質とし、厚みの合計は貫通するウェブ厚以上とする。



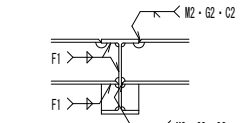
(2) 大梁と小梁の梁せい差が大きい場合



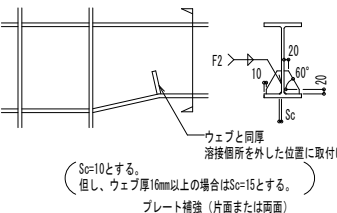
トバツケ



連續小梁



リブプレート



大梁継手規準図

125~250シリーズ

300シリーズ (千鳥打ち)

H 形 鋼	高力ボルト使用区分	フランジゲージ	フランジ厚板側	備 考
フランジ幅	M16	M22	外 側	内 側
100	○	△	56	100
125	○	△	75	125
150	○	△	90	150
175	○	△	105	175
200	○	○	120	200
250	○	○	150	250
300	○	○	150	300
			40	110
				千鳥打ち

ボルト穴径 M16・・・d=17mm M20・・・d=21.5mm M22・・・d=23.5mm (単位:mm)

400又は70

40 70 10 60 L3

*1) 一般の場合は、40mmとする。
但し、フランジボルトと干渉する場合は70mmとする。

600

L1 L2

大梁継手規準 (SS400, SN400) : 材質は母材と同一とすること。本継手規準はSCSS-97に準ずる。									
中央梁サイズ	フランジ幅B (F10T)	フランジ厚板 (SS400, SN400)	フランジ内厚板 (SS400, SN400)	ウェーブH18 (F10T)	ウェーブ厚板 (SS400, SN400)				
H x B	フランジ幅	フランジ厚	フランジ内厚	ウェーブ幅	ウェーブ厚	フランジ幅	フランジ厚	ウェーブ幅	ウェーブ厚
H-100 x 100 x 6 x 8	2 x 2	M16	2	R-16	290	100	4	R-9	290
H-148 x 100 x 6.5 x 9	2 x 2	M16	2	R-16	290	100	4	R-9	290
H-200 x 100 x 5.5 x 8	2 x 2	M16	2	R-16	290	100	4	R-9	290
H-125 x 125 x 6.5 x 9	2 x 2	M16	2	R-9	290	125	4	R-9	290
H-194 x 150 x 6 x 9	2 x 2	M20	2	R-9	290	150	4	R-9	290
H-200 x 200 x 8 x 12	3 x 2	M16	2	R-12	410	200	4	R-9	290
H-250 x 125 x 6 x 9	3 x 2	M16	2	R-12	410	125	4	R-9	290
H-244 x 175 x 7 x 11	2 x 2	M20	2	R-9	290	175	4	R-9	290
H-300 x 150 x 6.5 x 9	2 x 2	M20	2	R-9	290	150	4	R-9	290
H-350 x 175 x 7 x 11	2 x 2	M20	2	R-9	290	175	4	R-9	290
H-244 x 200 x 8 x 12	3 x 2	M22	2	R-9	410	200	4	R-9	290
H-340 x 250 x 9 x 14	3 x 2	M22	2	R-12	410	250	4	R-12	410
H-400 x 200 x 8 x 13	3 x 2	M22	2	R-9	410	200	4	R-9	290
H-390 x 300 x 10 x 16	3 x 2	M22	2	R-12	350	300	4	R-12	350
H-450 x 200 x 9 x 14	3 x 2	M22	2	R-12	410	200	4	R-12	410
H-440 x 300 x 11 x 18	4 x 2	M22	2	R-12	440	300	4	R-12	440
H-500 x 200 x 10 x 16	3 x 2	M22	2	R-12	410	200	4	R-12	410
H-490 x 300 x 11 x 18	4 x 2	M22	2	R-12	440	300	4	R-12	440
H-580 x 200 x 11 x 17	3 x 2	M22	2	R-12	410	200	4	R-12	410
H-580 x 300 x 12 x 20	4 x 2	M22	2	R-12	440	300	4	R-12	440
H-700 x 300 x 13 x 24	5 x 2	M22	2	R-19	530	300	4	R-19	530
H-800 x 300 x 14 x 26	5 x 2	M22	2	R-19	530	300	4	R-19	530
H-890 x 299 x 15 x 23	5 x 2	M22	2	R-16	530	300	4	R-16	530
H-900 x 300 x 16 x 28	6 x 2	M22	2	R-19	620	300	4	R-19	620

小梁継手規準図 (SS400)

一般部

TYPE 3

継手部

丸鋼 (屋根用)

								必要溶接長 (Lcm)			備 考	
サイズ	e	A	B	L	t	L'	H.T.B.	S (mm)	TYPE 1	TYPE 2	TYPE 3	
M16	45	160	50	55	6	6	1-M16	6	6.0	4.2	12.4	JIS (1882) 筋タ カ ン バ ン
M18	50	180	65	60	9	9	1-M18	8	8.0	5.8	14.2	
M20	50	195	65	75	9	9	1-M20	8	8.9	6.1	14.7	
M22	55	215	75	85	9	9	1-M22	8	11.0	7.1	15.7	

ガセットプレートの種類

TYPE 1

TYPE 2

小梁サイズ	小梁ゲージ	H.T.B.	Nx径	G.P.L	必要溶接長 (Lcm)	備 考
H-150x75	H-150x75x5x7	1	2-M16	R-6	80 150	
H-175x90	H-175x90x5x8	1	2-M16	R-6	80 150	
H-200x100	H-198x99x4.5x7	2	2-M16	R-6	140 90	
H-250x125	H-248x124x5x8	2	2-M20	R-6	140 90	
H-300x150	H-298x149x5.5x8	2	2-M20	R-9	200 90	
H-350x175	H-348x174x6x9	2	3-M20	R-9	200 90	
H-400x200	H-398x199x7x11	2	4-M20	R-9	260 90	
H-450x200	H-448x199x8x12	2	4-M20	R-9	260 90	
H-500x200	H-498x199x9x14	2	5-M20	R-12	320 90	
H-600x200	H-598x200x10x16	2	5-M20	R-12	320 90	
H-600x200	H-600x200x11x17	2	7-M20	R-12	440 90	
H-150x100	H-148x100x6x9	1	2-M20	R-6	80 150	
H-400x300	H-398x300x10x16	2	4-M20	R-12	260 90	
H-450x300	H-448x300x11x18	2	5-M20	R-12	320 90	
H-500x300	H-498x300x11x18	2	5-M20	R-12	320 90	
H-600x300	H-598x300x12x20	2	7-M20	R-12	440 90	
H-100x100	H-100x100x6x9	1	2-M20	R-6	80 150	
H-150x150	H-150x150x7x10	1	2-M20	R-12	80 150	
H-175x175	H-175x175x7.5x11	1	2-M20	R-12	80 150	
H-200x200	H-200x200x8x12	2	2-M20	R-12	140 90	
脚縁	C-75x45x15x2.3	3	2-M12中ボルト	取り付けベース: R-6		
脚縁	C-100x50x20x3.2	3	2-M12中ボルト	取り付けベース: R-6		

大梁サイズ	方柱サイズ
H-400x200	H-400x200
H-450x200	H-450x200
H-500x200	H-500x200
H-600x200	H-600x200
H-700x200	H-700x200
H-800x200	H-800x200
H-900x200	H-900x200
H-1000x200	H-1000x200
H-1200x200	H-1200x200
H-1400x200	H-1400x200
H-1600x200	H-1600x200
H-1800x200	H-1800x200
H-2000x200	H-2000x200

1. 材質は、SS400とする。	2. H.T.B. は、F10Tとする。
------------------	----------------------

スタッド 配置基準

シングル

ダブル

トリプル

柱 シ リ ーズ	JOINT TYPE	H.T.B.	ガセットE
H-150x75	1	2-M16	6
H-175x90	1	2-M16	6
H-200x100	2	2-M16	6
H-250x125	2	2-M20	9
H-300x150	2	3-M20	9
H-350x175	2	3-M20	9
H-400x200	2	4-M20	9
H-450x200	2	4-M20	9
H-500x200	2	5-M20	12
H-600x200	2	7-M20	12
H-100x100	1	2-M16	6
H-150x150	1	2-M16	9
H-175x175	1	2-M16	9
C-100x50	3	2-M16	6
C-125x50	3	2-M16	6
C-100x100	4	2-M16	6
C-125x125	4	2-M16	6

部 位	TYPE 1	TYPE 2	TYPE 3	TYPE 4
A				
B				
C				

ブレースサイズ	ゲージ	H.T.B.	G.P.L	必要溶接長 (Lcm)
L-65x65x6	35	5-M16	9 100	21.9 12.2 20.4
L-75x75x6	40	5-M16	9 120	25.3 13.9 22.0
L-75x75x9	40	5-M16	9 105	27.6 15.4 22.9
L-90x90x7	50	5-M16	9 165	44.8 24.0 32.6
L-90x90x10	50	5-M16	9 190	53.0 28.1 36.7
L-90x90x13	50	5-M20	12 205	59.2 31.6 40.6
L-100x100x10	55	5-M20	12 205	59.0 31.5 40.5
L-100x100x13	55	5-M20	12 270	80.8 42.4 51.4

ブレースサイズ	ゲージ	H.T.B.	G.P.L	必要溶接長 (Lcm)
L-65x65x6	35	5-M16	9 100	21.9 12.2 20.4
L-75x75x6	40	5-M16	9 120	25.3 13.9 22.0
L-75x75x9	40	5-M16	9 105	27.6 15.4 22.9
L-90x90x7	50	5-M16	9 165	44.8 24.0 32.6
L-90x90x10	50	5-M16	9 190	53.0 28.1 36.7
L-90x90x13	50	5-M20	12 205	59.2 31.6 40.6
L-100x100x10	55	5-M20	12 205	59.0 31.5 40.5
L-100x100x13	55	5-M20	12 270	80.8 42.4 51.4

注) 並列の場合は、ボルト本数を2倍とする。

中間階間柱柱脚

TYPE 1

TYPE 2

柱 サ イ ズ (材質 SS400)	大梁 フランジ幅	ベースプレート (SS400)				H.T.B. (F10T)			スチフナー-E
		TYPE	t	A	B	本数—径	ε	P	
H-100x100シリーズ	125	1	9	300	130	4-M16	70	200	9
	150	1	9	300	150	4-M16	90	200	9
	175	1	9	300	150	4-M16	90	200	9
	200	1	9	300	200	4-M16	120	200	9
H-125x125	125	1	9	325	155	4-M16	70	225	9
	150	1	9	325	155	4-M16	90	225	9
	175	1	9	325	155	4-M16	90	225	9
	200	1	9	325	200	4-M16	120	225	9
H-150x150	150	1	12	350	180	4-M16	90	250	12
	175	1	12	350	180	4-M16	90	250	12
	200	1	12	350	200	4-M16	120	250	12
	300	1	12	350	200	4-M16	120	250	12
H-175x175	175	1	12	375	205	4-M16	90	275	12
	200	1	12	375	205	4-M16	120	275	12
	300	1	12	375	205	4-M16	120	275	12
	300	1	12	375	205	4-M16	120	275	12
H-250x250	175	1	12	375	205	4-M16	90	275	12
	200	1	12	375	205	4-M16	120	275	12
	300	1	12	375	205	4-M20	120	275	12
□-200x200x9	300	2	12	400	250	4-M20	130	300	12

H	影	フランジ	M16	M20	M22	フランジゲージ		フランジ基準値		備 考
						e1	e2	外 側	内 側	
100	○					56		100		
125	○					75		125		
150	○	○				90		150	60	
175	○	○	○			105		175	70	
200	○	○	○	○		120		200	80	
250	○	○	○	○	○	150		250	100	
300	○	○	○	○	○	150	40	300	110	千鳥打ち

ボルト穴径 M16・・・d=17mm, M20・・・d=21.5mm, M22・・・d=23.5mm (単位mm)

大梁継手規準 (SM490, SM490) : 材質は、母材と同一とする。 本継手基準はSCSS-97に準ずる。																			
中央梁サイズ	フランジ内板 (F10T)			フランジ外板板 (SM490, SM490)			フランジ内板板 (SM490, SM490)			ウェブHTB (F10T)			ウェブ基準板 (SM490, SM490)						
	F x mm	径	数量	厚さ t	L1	B	厚さ t	L2	B	F x mm	Pc	径	数量	厚さ t	PL13	L3			
H-100 x 100 x 6 x 8	3 x 2	M16	2	E-16	410	100				1 x 2	60	M16	2	E-9	50	350			
H-148 x 100 x 6 x 9	3 x 2	M16	2	E-16	410	100				1 x 3	60	M16	2	E-6	80	410			
H-200 x 100 x 5.5 x 8	3 x 2	M16	2	E-16	410	100				2 x 2	60	M16	2	E-6	140	290			
H-194 x 150 x 6 x 9	2 x 2	M20	2	E-9	290	150	4	E-9	290	2 x 1	60	M20	2	E-6	140	230			
H-250 x 125 x 6 x 9	4 x 2	M16	2	E-12	530	125				3 x 2	90	M16	2	E-6	170	280			
H-244 x 175 x 7x 11	2 x 2	M22	2	E-9	290	175	4	E-9	290	2 x 2	60	M22	2	E-9	140	280			
H-250 x 250 x 9x 14	6 x 2	M22	2	E-9	410	250	4	E-9	410	4 x 2	60	M22	2	E-9	140	290			
H-300 x 150 x 6.5x 9	2 x 2	M20	2	E-9	290	150	4	E-9	290	3 x 1	60	M20	2	E-6	200	170			
H-350 x 175 x 7x 11	2 x 2	M20	2	E-9	290	175	4	E-9	290	7 x 1	90	M20	2	E-6	260	170			
H-294 x 200 x 8x 12	3 x 2	M22	2	E-9	410	200	4	E-9	410	3 x 1	60	M22	2	E-9	200	170			
H-340 x 250 x 9x 14	4 x 2	M22	2	E-12	530	250	4	E-12	530	3 x 2	60	M22	2	E-9	200	290			
H-400 x 200 x 8x 13	3 x 2	M22	2	E-9	410	200	4	E-9	410	4 x 1	60	M22	2	E-9	260	170			
H-390 x 300 x 10x 16	4 x 2	M22	2	E-12	440	300	4	E-12	440	3 x 2	90	M22	2	E-9	260	290			
H-450 x 200 x 9x 14	3 x 2	M22	2	E-12	410	200	4	E-12	410	5 x 1	60	M22	2	E-9	320	170			
H-440 x 300 x 11x 18	5 x 2	M22	2	E-12	530	300	4	E-12	530	5 x 1	60	M22	2	E-9	320	170			
H-500 x 200 x 10x 16	3 x 2	M22	2	E-12	410	200	4	E-12	410	6 x 1	60	M22	2	E-9	360	170			
H-468 x 300 x 11x 18	5 x 2	M22	2	E-12	530	300	4	E-12	530	11 x 1	60	M22	2	E-9	360	170			
H-600 x 200 x 11x 17	5 x 2	M22	2	E-12	410	200	4	E-12	410	5 x 2	90	M22	2	E-9	440	290			
H-588 x 300 x 12x 20	5 x 2	M22	2	E-12	530	300	4	E-16	530	5 x 2	90	M22	2	E-9	440	290			
H-700 x 300 x 13x 24	7 x 2	M22	2	E-19	710	300	4	E-19	710	6 x 2	90	M22	2	E-12	530	290			
H-800 x 300 x 14x 26	7 x 2	M22	2	E-19	710	300	4	E-19	710	7 x 2	90	M22	2	E-12	620	290			
H-880 x 298 x 15x 23	7 x 2	M22	2	E-16	710	300	4	E-19	710	10 x 2	60	M22	2	E-16	620	290			
H-900 x 300 x 16x 28	8 x 2	M22	2	E-19	890	300	4	E-22	890	10 x 2	60	M22	2	E-16	620	290			
H-912 x 302 x 18x 34	9 x 2	M22	2	E-25	980	300	4	E-25	980	11 x 2	60	M22	2	E-12	680	290			
H-918 x 303 x 19x 37	10 x 2	M22	2	E-25	980	300	4	E-28	980	11 x 2	60	M22	2	E-12	680	290			

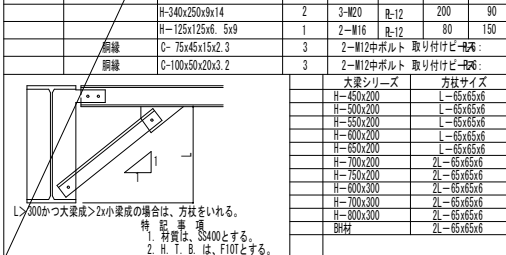
TYPE 1

TYPE 2

TYPE 3

TYPE 4

小梁シリーズ	小梁サイズ	JOINT TYPE	R 1、B		G.P.L	
			N 径	t	A	B
H-150x75	H-150x75x57		2-M16	R-6	80	150
H-175x90	H-175x90x58	1	2-M16	R-6	80	150
H-200x100	H-200x100x58	2	2-M16	R-6	140	90
H-250x125	H-250x125x69	2	2-W20	R-6	140	90
H-300x150	H-288x148x58	2	3-W20	R-9	200	90
	H-300x150x66	2	3-W20	R-9	200	90
	H-346x174x69	2	3-W20	R-9	200	90
H-350x175	H-350x175x71	2	3-W20	R-9	200	90
H-400x200	H-396x199x71	2	4-W20	R-9	260	90
	H-400x200x83	2	4-W20	R-9	260	90
H-450x200	H-446x198x82	2	4-W20	R-9	260	90
	H-450x200x94	2	4-W20	R-9	260	90
H-500x200	H-496x199x94	2	5-W20	R-12	320	90
	H-500x200x106	2	5-W20	R-12	320	90
H-600x200	H-600x200x117	2	7-W20	R-12	440	90
	H-600x201x120	2	7-W20	R-12	440	90
H-650x200	H-650x200x129	2	7-W20	R-12	440	90
	H-682x300x121	2	7-W20	R-12	440	90
H-600x300	H-588x300x123	2	7-W20	R-12	440	90
	H-594x300x142	2	7-W20	R-16	440	90
H-700x300	H-692x300x130	2	8-W20	R-16	500	90
	H-700x300x142	2	2-W20	R-9	140	90



								必要溝長 L (mm)				備考
サイズ	e	A	B	L	t	t'	H.T.B.	S (kg/cm ²)	TYPE 1	TYPE 2	TYPE 3	
M16	45	160	50	55	6	6	1-M16	6	6.0	4.2	12.4	JIS
M18	50	180	65	60	9	9	1-M20	8	8.0	5.8	14.2	(1982)
M20	50	195	65	75	9	9	1-M20	8	8.9	6.1	14.7	防錆
M22	55	215	75	85	9	9	1-M22	8	11.0	7.1	15.7	カ ン リ ン

ブレースサイズ		ゲージ		H.T.R	6 PL	必要溶接長 (Lcm)		
		g1	g2	W径	t	TYPE 1	TYPE 2	TYPE 3
L-65x65x6	35	—	3-M16	6	20.9	11.7	20.0	
L-75x75x9	40	—	3-M20	9	25.4	14.3	22.9	
L-90x90x7	50	—	3-M20	9	26.1	14.7	23.3	
L-90x90x10	50	—	4-M20	9	35.6	19.4	28.0	
L-90x90x13	50	—	5-M20	9	45.0	24.1	32.7	
L-100x100x10	55	—	5-M20	9	40.8	22.0	30.6	
L-100x100x13	55	—	6-M20	9	51.1	27.5	36.1	
L-130x130x12	50	40	7-M20	12	53.9	28.7	37.7	

ゲセットプレートの種類	
TYPE 1	2S以上 L L/4
TYPE 2	2S以上 L $L \geq \frac{L}{2} + 2S$
TYPE 3	2S以上 L1 L2 r=3S $L = L_1 + L_2 + 7.0$ $L \geq \frac{L}{2} + 4S$

	スタッド
$B \geq 350$	3-19φ-6300
$350 > B \geq 300$	2-19φ-6300
$300 > B \geq 200$	2-16φ-6300
$200 > B$	1-16φ-6300

部 位		TYPE 1	TYPE 2	TYPE 3	TYPE 4
A					
B					
C					

ブレースサイズ	ゲージ				必要溶接長 (Lcm)			
	fl	fl ²	H.T.B	G.P.L	TYPE 1	TYPE 2	TYPE 3	
L-65x65x6	35	—	M16	9	100	21.9	12.2	20.4
L-75x75x6	40	—	M16	9	120	25.3	13.9	22.0
L-75x75x9	40	—	M16	9	105	27.6	15.4	22.9
2L-65x65x6	35	—	M16	9	165	44.8	24.0	32.6
2L-75x75x6	40	—	M16	9	190	53.0	28.1	36.7
2L-75x75x9	40	—	M20	12	205	59.2	31.6	40.6
2L-90x90x7	50	—	M20	12	205	59.0	31.5	40.5
2L-90x90x10	50	—	M20	12	270	80.8	42.4	51.4

注) 並列の場合は、ボルト本数を2倍とする。

		柱 サイズ (材質 SS400)	大梁 フランジ型	ベースプレート (SS400)	H.T.B. (F10T)				スチフナー-E		
			TYPE	t	A	本体寸法	g	p	t1		
TYPE 1		H-100x106シリーズ*	125	1	9	300	4-M16	70	200	9	
			150	1	9	300	150	4-M16	90	200	9
			175	1	9	300	200	4-M16	90	200	9
			200	1	9	300	250	4-M16	120	200	9
			225	1	9	325	155	4-M16	70	225	9
TYPE 2		H-125x125	150	1	9	325	155	4-M16	90	225	9
			175	1	9	325	155	4-M16	90	225	9
			200	1	9	325	200	4-M16	120	225	9
			300	1	9	325	200	4-M16	120	225	9
			150	1	12	350	180	4-M16	90	250	12
		H-150x150	175	1	12	350	180	4-M16	90	250	12
			200	1	12	350	200	4-M16	120	250	12
			300	1	12	350	200	4-M16	120	250	12
			175	1	12	375	205	4-M16	90	275	12
			200	1	12	375	205	4-M16	120	275	12
		H-175x175	300	1	12	375	205	4-M16	120	275	12
			175	1	12	375	205	4-M16	90	275	12
			200	1	12	375	205	4-M16	120	275	12
			300	1	12	375	205	4-M16	120	275	12
			175	1	12	375	205	4-M16	90	275	12
		H-250x250	200	1	12	375	205	4-M16	120	275	12
			300	1	12	375	205	4-M20	120	275	12

	柱	サ	イ	ズ	ベースプレート				リブPL (SS400)				アンカーボルト・フレーム					
					TYPE	t	A	B	tR	R	S	TYPE	本数・径	e	p			
 TYPE 1	H-100x50シリーズ	1	9	130	130							A	2-16φ	70	—			
	H-125x65	1	9	155	130							A	2-16φ	70	—			
	H-150x75	1	9	180	130							A	2-16φ	70	—			
	H-175x90	1	9	205	130							A	2-16φ	70	—			
	H-200x100	1	9	230	130							A	2-16φ	70	—			
	H-250x125	1	9	280	155							A	2-16φ	75	—			
	H-300x150	2	9	330	180	6	120	70				A	4-19φ	90	150			
	H-350x175	2	12	390	205	9	140	80				A	4-19φ	105	200			
	H-400x200	2	16	460	230	9	160	90				A	4-19φ	125	250			
	H-450x200	2	16	510	230	9	160	90				A	4-19φ	125	300			
 TYPE 2	H-500x200	2	16	560	240	12	160	90				A	4-22φ	125	300			
	H-550x200	2	16	610	240	12	160	90				A	4-22φ	125	350			
	H-600x200	2	19	660	240	12	160	90				A	4-22φ	125	400			
	H-650x200	2	19	710	240	12	160	90				A	4-25φ	125	450			
	H-700x200	2	22	760	240	12	160	90				A	4-25φ	125	500			
	H-750x200	2	25	810	240	12	160	90				A	4-25φ	125	550			
	H-150x100シリーズ	1	9	180	130							A	2-16φ	70	—			
	H-200x150	1	9	230	180							A	2-16φ	90	—			
	H-250x175	1	12	280	205							A	2-16φ	105	—			
	H-300x200	2	12	330	230	9	160	90				A	4-16φ	125	150			
 TYPE A	H-350x250	2	16	380	280	9	190	110				A	4-16φ	145	200			
	H-400x300	2	16	440	340	12	220	130				A	4-22φ	155	250			
	H-450x300	2	19	490	340	12	220	130				A	4-22φ	155	300			
	H-500x300	2	19	550	340	12	220	130				A	4-22φ	155	300			
	H-500x300	2	22	650	340	12	220	130				A	4-22φ	155	400			
	H-700x300	2	25	760	350	16	220	130				A	4-25φ	155	450			
	H-800x300	2	28	860	350	16	220	130				A	4-25φ	155	550			
	H-900x300	2	28	960	350	16	220	130				A	4-25φ	155	650			
	H-100x100シリーズ	1																

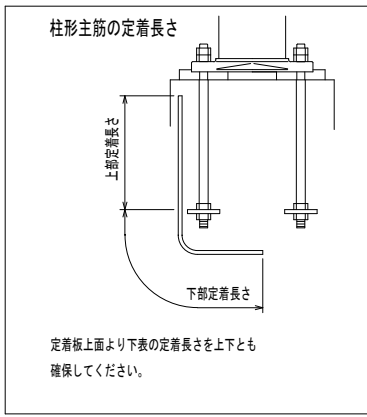
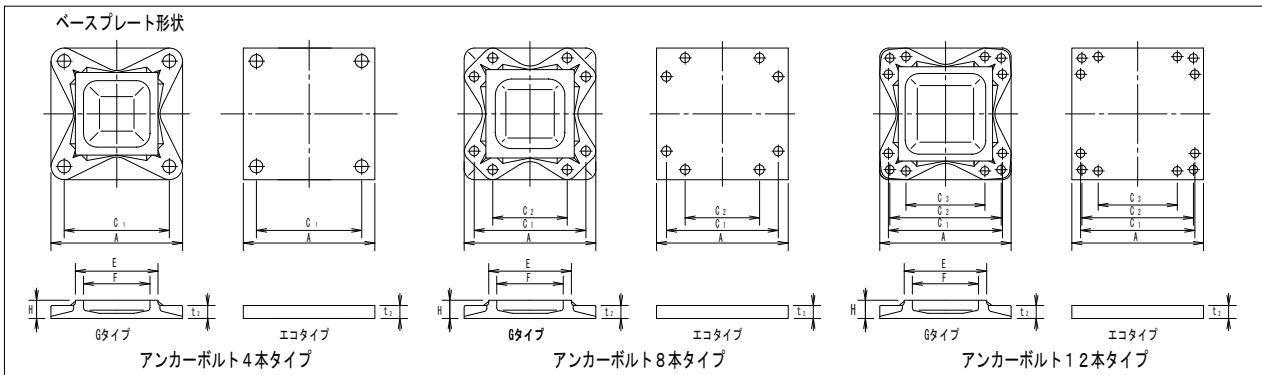
TYPE A

TYPE B

柱 サイズ

	ベースプレート			アンカーボルト (SS400)		備 考	
	t1	A	B	本数・径	P		Q
□ 200x200	t=6.0	12	250	250	←16φ	85	85
	t=8.0	16	250	250	←16φ	85	85
	t=9.0	16	250	250	←16φ	85	85
	t=12.0	19	250	250	←19φ	85	85
	t=6.0	12	300	300	←16φ	110	110
□ 250x250	t=8.0	16	300	300	←16φ	110	110
	t=12.0	19	300	300	←19φ	110	110
	t=16.0	22	300	300	←22φ	110	110
	t=6.0	12	350	350	←16φ	135	135
	t=9.0	16	350	350	←16φ	135	135
□ 300x300	t=12.0	19	350	350	←19φ	135	135
	t=16.0	22	350	350	←22φ	135	135
	t=9.0	16	400	400	←16φ	160	160
	t=12.0	19	400	400	←19φ	160	160
	t=16.0	22	400	400	←22φ	160	160
□ 350x350	t=9.0	16	450	450	←16φ	185	185
	t=12.0	19	450	450	←19φ	185	185
	t=16.0	22	450	450	←22φ	185	185
	t=9.0	16	450	450	←16φ	185	185
	t=12.0	19	450	450	←19φ	185	185
□ 400x400	t=16.0	22	450	450	←22φ	185	185
	t=				←φ		
□ - X	t=				←φ		
□ - X	t=				←φ		

特記なき限り、ベースプレートの材質は主材と同等以上とする。



採用	通 用 柱		ハイベースNEO型式		フカ ギ 板	回転バネ 定数 110 N・m/rad	寸法 (mm)								質量 (kg)			L (mm)	L1 (mm)	基礎天端～ 建てコン天端	ペープレート下端～ コブテ+157°天端	基礎柱形の設計例(Fc24) < 側・隅柱用 >						基礎柱形の設計例(Fc24) < 中柱用(4方向から基礎梁が取り付く場合のみを示す。)>										
																							Ⅰ ゾーン		Ⅱ ゾーン				鉄筋の定着 長さ (mm)	Ⅰ ゾーン			Ⅱ ゾーン			鉄筋の定着 長さ (mm)		
							A	C1	C2	C3	E	F	H	t₂	ベースプレート	部品	セット質量			柱形 b (mm)	主筋量	帯筋	柱形 b (mm)	主筋量	帯筋	柱形 b (mm)	主筋量	帯筋		柱形 b (mm)	主筋量	帯筋						
柱符号	柱サイズ	板厚範囲	エコタイプ	Gタイプ	回転バネ 定数 110 N・m/rad	A	C1	C2	C3	E	F	H	t₂	ベースプレート	部品	セット質量	h(mm)	C(mm)	Ⅰ ゾーン 柱形 b (mm) 主筋量 帯筋	Ⅱ ゾーン 柱形 b (mm) 主筋量 帯筋	鉄筋の定着 長さ (mm)	Ⅰ ゾーン 柱形 b (mm) 主筋量 帯筋	Ⅱ ゾーン 柱形 b (mm) 主筋量 帯筋	鉄筋の定着 長さ (mm)														
		□150	4.5～12	EB150-4-24	4-M24	14.0	290	210	—	—	—	—	25	17	14	31	400	80	550以上	120	500	8-D16	D13H150	500	16-D16	D13H150	210	500	8-D16	D13H150	500	16-D16	D13H150	210				
		□175	4.5～12	EB175-4-24	4-M24	17.9	310	230	—	—	—	—	25	19	14	33	400	80	600以上	120	520	8-D16	D13H150	520	16-D16	D13H150	200	520	8-D16	D13H150	520	16-D16	D13H150	200				
	C11				4-M24	21.9	340	260	—	—	—	—	25	23	14	37	400	80	600以上	120	550	8-D16	D13H150	550	16-D16	D13H150	190	550	8-D16	D13H150	550	16-D16	D13H150	190				
		□200	6～12	EB200-4	4-M30	35.4	360	270	—	—	—	—	32	33	23	56	400	102	600以上	150	550	8-D19	D13H150	550	16-D19	D13H150	300	550	8-D19	D13H150	550	16-D19	D13H150	300				
					4-M36	41.4	360	270	—	—	—	—	40	41	36	77	480	117	700以上	160	550	12-D19	D13H150	550	20-D19	D13H150	420	550	8-D19	D13H150	550	20-D19	D13H150	420				
	C21				4-M24	32.2	390	310	—	—	—	—	25	30	15	45	400	80	600以上	120	600	8-D19	D13H150	600	12-D19	D13H150	190	600	8-D19	D13H150	600	12-D19	D13H150	190				
		□250	6～16	EB250-4	4-M30	51.3	410	320	—	—	—	—	32	43	23	66	400	102	600以上	150	610	8-D19	D13H150	610	16-D19	D13H150	280	610	8-D19	D13H150	610	16-D19	D13H150	280				
					4-M36	59.7	410	320	—	—	—	—	40	53	36	89	480	117	700以上	160	610	12-D19	D13H150	610	20-D19	D13H150	400	610	8-D19	D13H150	610	20-D19	D13H150	400				
				EB250-8-30	8-M30	51.1	450	360	190	—	—	—	40	64	51	115	600	110	800以上	150	640	12-D22	D13H150	640	20-D22	D13H150	450	640	12-D22	D13H150	640	20-D22	D13H150	450				
					4-M30	70.1	460	370	—	—	—	—	32	54	24	78	400	102	600以上	150	660	8-D19	D13H150	660	16-D19	D13H150	270	660	8-D19	D13H150	660	16-D19	D13H150	270				
				EB300-4	4-M36	82.9	460	370	—	—	—	—	40	67	37	104	480	117	700以上	160	660	12-D19	D13H150	660	20-D19	D13H150	380	660	12-D19	D13H150	660	20-D19	D13H150	380				
					8-M30	69.4	500	410	240	—	—	—	36	71	51	122	600	106	800以上	150	700	16-D22	D13H															

※図表1-1 D16は02995 D19、D22、D25は03045、D29は03090をご利用ください。

注 1 上表「区分」については法設計ハンドブックの各タイプの耐火線図を参照下さい。

注 2 上表の断面(中)用とでは、4方向から火災発生が想定される状態を示しています。この条件を満たさない状態については、(側・隅柱状)を併用して下さい。

注 3 表の断面(左)は基本壁が立上がり可能な場合(基礎変位と基礎耐力が許容範囲内)の設計です。立上がりがある場合、立上げ基礎の場合は、工法設計ハンドブック4章に準じ、日本建築学会の規程・指針に準拠した設計を行って下さい。

注 4 (中柱)の鉄筋量は、基礎耐力は、基礎変位と45度傾いた圧縮力 N_{45} が100%DSO、CSO001より1.1倍250とて算定して下さい。あばら断面面積がこれより小さくなる場合は、基礎耐力(基礎変位)の両方を100%DSO、CSO001より1.1倍250とて算定して下さい。

注 5 鋼部材のサイズはアンカーボルト・部材と形番を合わせて見てください。

表に1組の部材については対応可能な5つのメーカーに関し合ってください。

S 造向け 型枠用デッキプレート

S F デッキ (セーフティフラット) 設計・施工標準

1. 製品・材料

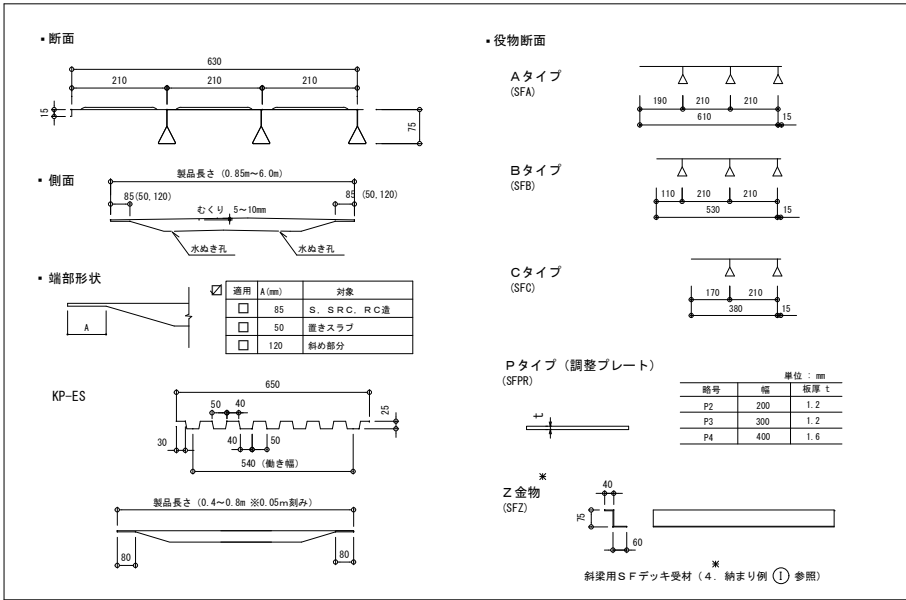
(1) 質量および断面性能

品名	板厚 (mm)	質量 (Z12の場合)		断面二次 モーメント	断面係数
		kg/m	kg/m ²	I (10 ⁴ mm ⁴ /m)	Z (10 ³ mm ³ /m)
SF08	0.8	7.90	12.5	120	18.7
SF10	1.0	9.80	15.6	150	24.4
SF12	1.2	11.7	18.6	180	29.4
SF14	1.4	13.6	21.6	206	34.4
SF16	1.6	15.4	24.4	232	39.3
KP-ES	0.8	5.89	9.06	12.2	9.8
備考		断面二次モーメントは全断面有効の値である。 断面係数は、有効幅 (≒50t) を考慮した値である。			

(2) 使用材料

表面処理	最小付着量 (g/m ²)	使用材料	適用板厚
Z12	120	SGCC -Z12	1.4mm以下
		SGHC -Z12	1.6mm
Z27	275	SGCC -Z27	1.4mm以下
		SGHC -Z27	1.6mm

(3) 形状寸法



2. 設計・資料

(1) 断面応力およびたわみの算定

a. 断面応力の算定

フラットデッキに作用する最大曲げモーメント (M) の算定式は下式による。

$$M = (1/8) \cdot W \cdot L^2 \times 10^{-3} \quad (N \cdot mm/m)$$

$$W: \text{施工時の鉛直荷重} \quad (N/m^2)$$

$$L: \text{スパン長さ} \quad (m)$$

断面応力 (σ) の算定式は下式による。

$$\sigma = M / Z_t \quad (N/mm^2)$$

$$M: \text{最大曲げモーメント} \quad (N \cdot mm/m)$$

$$Z_t: \text{正曲げ用断面係数 (有効幅考慮)} \quad (mm^3/m)$$

b. たわみの算定

たわみ (δ) の算定式は下式による。

$$\delta = (C \cdot S \cdot W \cdot L^4) / (384 \cdot E \cdot I) \times 10^{-4} \quad (mm)$$

$$C: \text{たわみ算定用係数} (C=1.6)$$

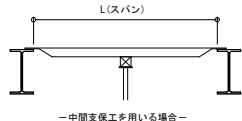
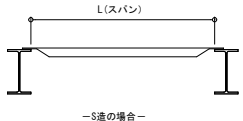
$$E: \text{鋼材のヤング係数} (205,000N/mm^2)$$

$$I: \text{断面二次モーメント (全断面有効)} \quad (mm^4/m)$$

(2) 許容スパン表算定条件

- 許容応力度: $f_b=205N/mm^2$
- たわみ許容値: $\delta a=1000 \cdot L/180+5.0mm$
- たわみ算定用係数: $C=1.6$
- 断面係数 (Z t): 有効幅 (50t) を考慮した値
- 断面二次モーメント (I): 全断面有効とした値
- 作業荷重 (W3): $W3 = 1,470$ 又は $2,450 (N/m^2)$ (「労働安全衛生規則」より)
- 許容支圧荷重: デッキリブ許容支圧荷重は右表の通りとする。

※スパン (L) の取り方

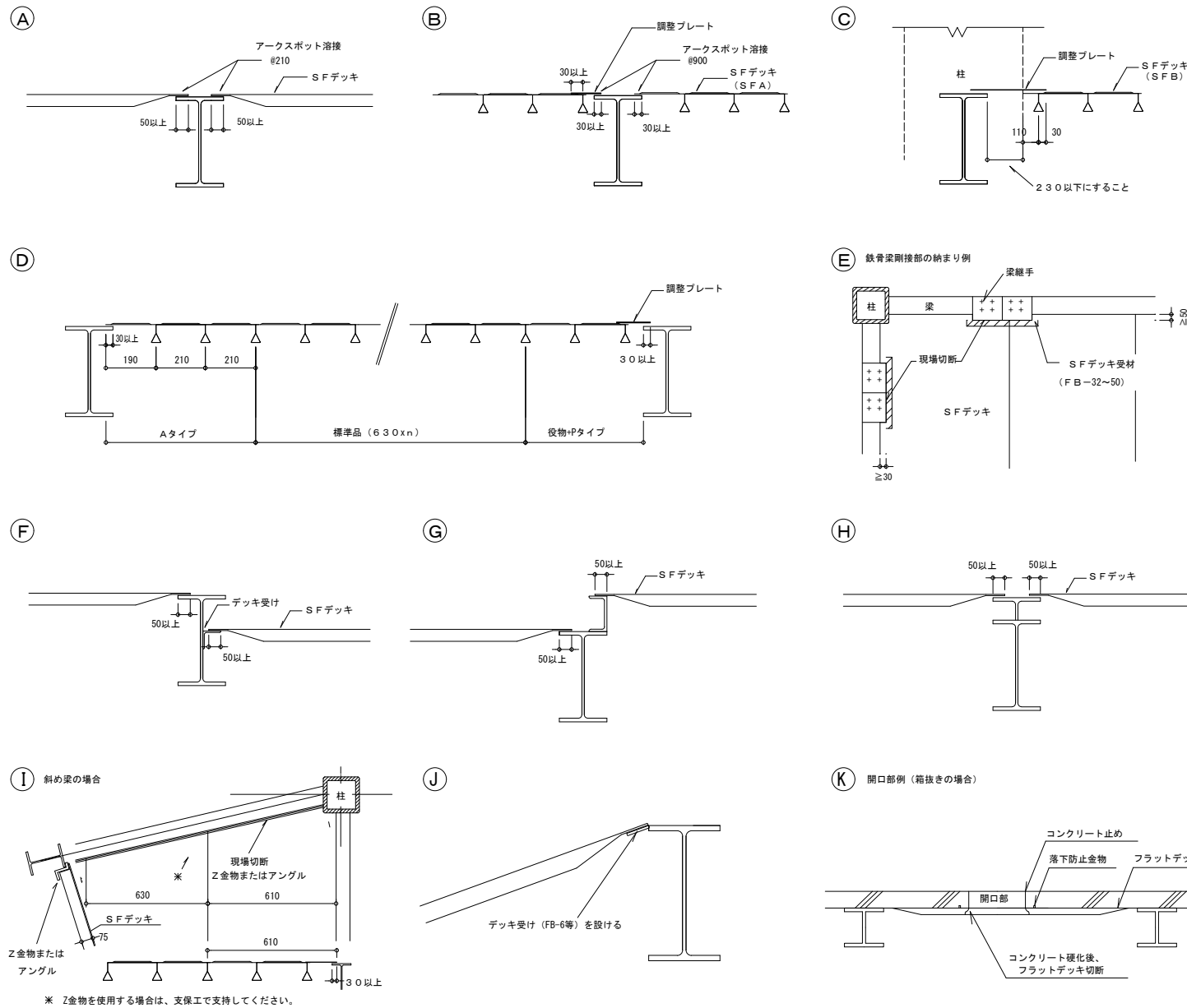


※ 詳細は、『床型枠用鋼製デッキプレート (フラットデッキ) 設計施工指針・同解説』による。

3. 施工手順

項目	施工要領	項目	施工要領
1. 計画	(1) 工法、応力、たわみを確認し、割付図 (施工図) を作成する。 (2) 鉄骨や型枠の工程を十分考慮して施工計画を立てる。	4. 切断・孔明け	(1) 切断はガス、プラズマ、電動のこ、グラインダー等を、また、孔明けはホールソー、ドリル等を使用して S F デッキの材質・形状 を損なわないよう行う。 (2) S F デッキを切断する場合、下部作業の安全、他デッキ・梁等の養生に十分留意する。 (3) スリブ等の開口は原則箱抜き型枠とし、コンクリート硬化後に S F デッキを切断する。
2. 搬入・養生	(1) S F デッキにワイヤー傷、あて傷がつかないように、また、S F デッキの形状保持、防錆、安全に十分注意を払って搬入、養生する。 (2) 鉄骨梁や型枠の上に仮置きする場合、過度の荷重がかからないように分散配置し、また、梁から落下しないように十分養生する。	5. その他	(1) 外周梁については必要に応じ偏芯荷重対策を施す。 (2) 中間サポートをする場合、大引きがデッキのむくりを拘束しないよう設置する。 (3) デッキスパンが短くスラブが極厚の場合、デッキ端部の強度や中間サポートする場合の大引きに対するデッキリブ底面の支圧強度を事前に確認する。
3. 敷き込み	<S造> (1) 敷込み前に必ず梁上を清掃する。 (2) 柱回り、梁接合部、梁段差部にてデッキ受け材が施工図通り取付けられているか確認する。 (3) 割付図に従い S F デッキを不陸のないように敷込む。 (4) S F デッキをアークスポット溶接により梁へ接合する。 (5) S F デッキ (標準品) 相互の接合は差込み方式になるので通常の場合、溶接は必要ないが、スパンが大きい場合や、デッキ相互の馴染みが良くない場合は必要に応じて溶接する。 (6) S F デッキ (標準品) と役物・調整プレートとの接合部はアークスポット溶接する。		

4. 納まり例 (S造)



◎標準図

1. 一般事項
- 1) 本仕様書は、MAXリンブレンK型の標準仕様を定めるものであり、各設計における特記仕様は、本仕様書に優先して適用する。
 - 2) 本仕様書に定めなき事項は、日本建築学会「鉄筋コンクリート構造計算標準・同解説」2010年版、「鉄骨鉄筋コンクリート構造計算標準・同解説」2014年改定、「建築工事標準仕様書・同解説（JASS5）」2009年版、「鉄筋コンクリート造配筋指針・同解説」2010年改定、「鉄骨鉄筋コンクリート造配筋指針・同解説」2005年改定、日本建築センター「建築物の構造関係技術標準解説書」2007年版、公共建築協会「建築構造設計基準」平成22年版及び、「公共建築工事標準仕様書」平成25年版による。

2. 適用範囲

1) 適用対象梁の構造

- ・梁の構造種別 : 鉄筋コンクリート造及び、鉄骨鉄筋コンクリート造
- ・梁せい(D) : $D \geq 450$ (mm)
- ・コンクリートの設計基準強度(F_c)
 - a あばら筋に普通鉄筋を用いた梁 $18 \leq F_c \leq 60 \text{ N/mm}^2$
 - b あばら筋に高強度鉄筋を用いた梁 $21 \leq F_c \leq 100 \text{ N/mm}^2$
 ただし、コンクリートの設計基準強度が 60 N/mm^2 を超えた場合は、建築基準法 第37条二号の大臣認定を取得している高強度コンクリートとする。

・鉄筋

- a 主筋 JIS・G 3112 「鉄筋コンクリート用棒鋼」及び、建築基準法 第37条二号の大臣認定を取得している $590 \cdot 685 \text{ N/mm}^2$ 級鋼の高強度鉄筋
ただし、主筋に丸鋼及びインデントの鉄筋は用いないこととする。
- b あばら筋 JIS・G 3112 「鉄筋コンクリート用棒鋼」及び、建築基準法 第37条二号の大臣認定を取得している $685 \cdot 785 \cdot 1275 \text{ N/mm}^2$ 級鋼の高強度鉄筋
ただし、開口上下部補強筋に丸鋼及びインデントの鉄筋は用いないこととする。

2) 開口径及び、開口位置

- ・開口径(H) : $H \leq D/3$ ただし、 $80 \leq H \leq 750$ (mm)
- ・開口の水平方向中心間距離(A) : $A \geq 3H$ (隅り合う開口径の平均値の3倍以上)
- ・開口の垂直方向中心間距離(G) : $G \geq 3H$ ただし、 $\sum H \leq D/4$ 且つ、基礎梁の中央部に2開口までとする。(同軸上に同径)
- ・柱隙から開口中心までの距離(B) : $B \geq D$ (mm)
ただし、あばら筋に普通鉄筋を使用した梁端の曲げ降伏型ではない基礎梁で、有効補強範囲Cが確保でき、 $1.0 \leq M/Qd \leq 1.22$ 且つ、 $H/D \leq 0.27$ の場合 $B \geq 0.6D$ (mm)
- ・梁上下端からのへりあき距離(Hc) : 開口の上下方向の位置は梁せい中心付近とする。
ただし、梁上下端からのへりあき距離については、MAXリンブレンK型があばら筋の内側に納まる距離を確保する。

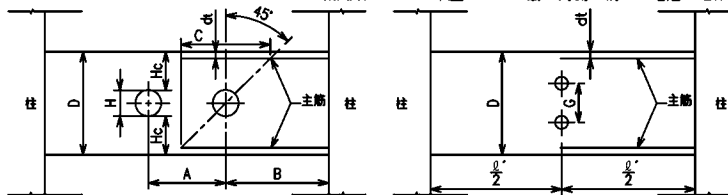


図1 貫通孔の適用開口位置

3) 補強量の範囲

- ・MAXリンブレンK型の補強筋比(p_r)
 - a あばら筋に普通鉄筋を用いた梁 $p_r \leq 1.0$ (%)
 - b あばら筋に高強度鉄筋を用いた梁 $p_r \leq 1.2$ (%)
- ・有効補強範囲内のあばら筋比(p_a)
 - a あばら筋に普通鉄筋を用いた梁 $p_a \leq 1.2$ (%)
 - b あばら筋に高強度鉄筋を用いた梁 $p_a \leq 1.0$ (%)
- ・有効補強範囲内のせん断補強筋比($\sum p_{sw} = p_r + p_a$)
 - a あばら筋に普通鉄筋を用いた梁 $0.2 \leq \sum p_{sw} \leq 1.8$ (%)
 - b あばら筋に高強度鉄筋を用いた梁 $0.2 \leq \sum p_{sw} \leq 2.2$ (%)

◎補強算定式

MAXリンブレンK型補強有孔梁のせん断終局強度式（修正広沢式）

$$Q_{u1} = \alpha \left\{ \frac{0.053 p_r^{\text{as}} (18 + F_c)}{M/Qd + 0.12} \left(1 - 1.61 \frac{H}{D} \right) + 0.85 \sqrt{p_r \cdot r \sigma_y + p_a \cdot s \sigma_y} \right\} b j$$

α : 低減係数 $\alpha = 1.00$

ただし、梁端の曲げ降伏型ではない基礎梁で有効補強範囲が確保でき、開口位置Bが $0.6D \leq B < 1.0D$ の場合、あばら筋が普通鉄筋 ($\alpha_c = 0.91$) あばら筋が高強度鉄筋は適用範囲外

p_r : 引張鉄筋比

F_c : コンクリートの設計基準強度 (N/mm^2)

M/Qd : せん断スパン比で、3以上のときは3とする。

H : 開口径 (mm)

D : 梁せい (mm)

p_r : MAXリンブレンK型の補強筋比

$r \sigma_y$: MAXリンブレンK型の規格降伏点 (785 N/mm^2) ただし $r \sigma_y = \min(785, 25F_c)$

p_a : 有効補強範囲内のあばら筋比

$s \sigma_y$: 有効補強範囲内のあばら筋の規格降伏点 (N/mm^2) ただし $s \sigma_y = \min(w \sigma_y, 25F_c)$

b : 梁幅 (mm) j : 応力中心間距離で、 $j = \frac{7}{8}d$ (mm) とする。

d : 梁の有効せい (mm)

◎施工管理要領

1. 施工に先立ち、設計図書又は、配筋図に基づき有孔梁の補強計算を行ない、補強筋量及び開口位置を確認する。
次にMAXリンブレンK型の枚数及び、必要あばら筋組数を確認する。
2. MAXリンブレンK型には製品の型式が記載されたラベルが取付てあるので、適用な製品であるか又、変形や値がないか、スペーサー部にキャップが付いているか必ず確認する。キャップは開口径別に色分けを施している。
3. MAXリンブレンK型を直接地面に置くことは避け、各サイズ毎に整理し、雨・泥・油等で汚さないように保管する。

◎標準配筋図

1. MAXリンブレンK型の取り付け

- 1) MAXリンブレンK型はあばら筋の内側に取り付け。3枚以上の場合は、捨て筋に取り付け、MAXリンブレンK型の間隔は50mm以上とする。

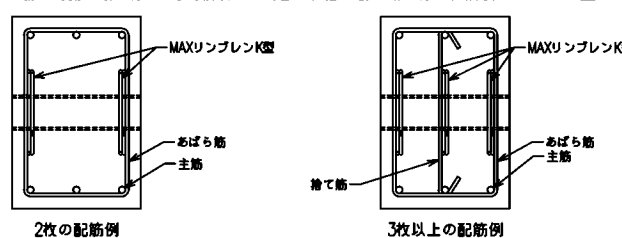


図2 MAXリンブレンK型の取り付け

2. 開口際補強あばら筋の基本配筋（図3参照）

- 1) 開口際補強あばら筋は、一般部あばら筋と同種同形状とし、基本組数を開口径が、 $H < 250$ のとき開口際1組、 $250 \leq H$ のとき開口際2組とする。
- 2) 開口際補強あばら筋は、開口際から50mmのかぶり厚さとし、2組目以上の場合50mmピッチとする。

3. 開口上下部の補強（図4、5参照）

- 1) 開口径が $250 \leq H$ のときは開口上下部補強を設計ピッチ以内 (X') で設ける。
- 2) 開口上下部補強筋は一般部あばら筋と同径とし、横筋は一般部あばら筋径と同径以上とし、定着長さは開口際から40d以上とする。
ただし、開口上下部補強筋に丸鋼及びインデントの鉄筋は用いないこととする。
- 3) 開口上下部補強筋は開口の上下縁から50mm以上のかぶりを確保し、形状は図5を参考に決定する。Hcが300mm未満の場合、(d)の形状としてもよい。
補強筋また、(c)のように梁の面側からコの字形状の補強筋を配筋する場合の置ね長さは、「JASS5」の直線置ね継手長さ以上を確保することとする。



図3 開口径別のあばら筋基本配筋図

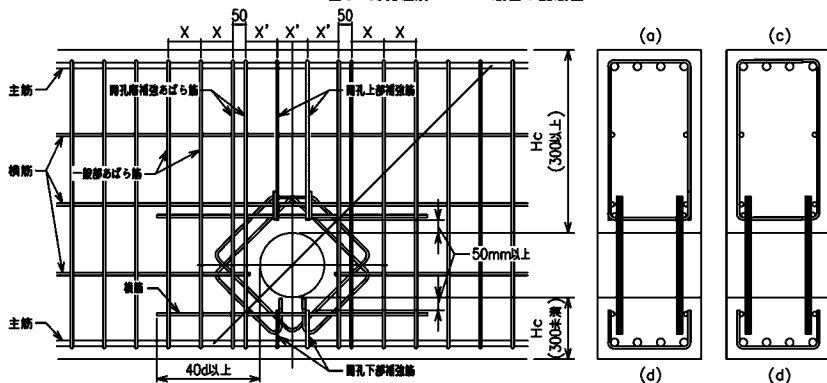


図4 開口上下部の補強例

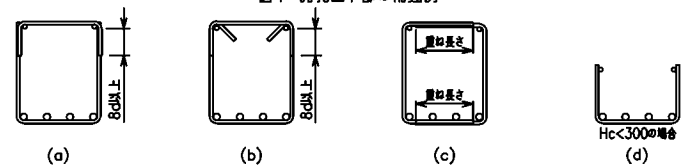


図5 開口上下部補強筋の形状例

4. MAXリンブレンK型の取り付け向き

- 1) MAXリンブレンK型は、必ずつめ部が上下方向になるように取り付ける。

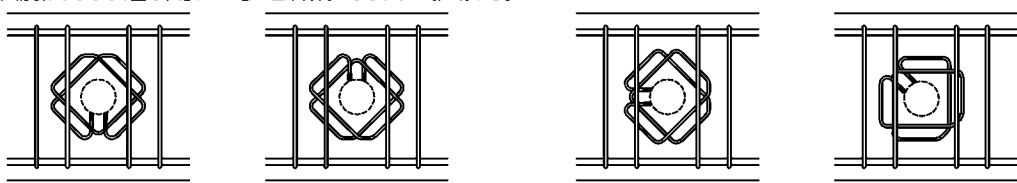
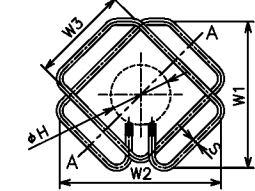


図6 MAXリンブレンK型の取付け向き

◎仕様

型 式	開口径 H	寸 法			使用 鉄筋	有効断面積 mm ²	キャップ 色別
		W1	W2	W3			
K-0806R	φ 80	253	292	180	S6	179.2	赤
K-0808R		264	298	180	S8	280.1	
K-0810R		289	319	190	S10	403.5	
K-0813R		296	334	200	S13	716.7	
K-1006R	φ 100	283	327	205	S6	179.2	黒
K-1008R		294	334	205	S8	280.1	
K-1010R		320	354	215	S10	403.5	
K-1013R		327	369	225	S13	716.7	
K-1206R	φ 125	313	363	230	S6	179.2	緑
K-1208R		325	369	230	S8	280.1	
K-1210R		350	389	240	S10	403.5	
K-1213R		357	404	250	S13	716.7	
K-1216R	φ 150	350	405	250	S16	1123.5	白
K-1506R		344	398	255	S6	179.2	
K-1508R		355	404	255	S8	280.1	
K-1510R		380	425	265	S10	403.5	
K-1513R	φ 175	388	440	275	S13	716.7	赤
K-1516R		380	441	275	S16	1123.5	
K-1706R		374	433	280	S6	179.2	
K-1708R		385	440	280	S8	280.1	
K-1710R	φ 200	411	460	290	S10	403.5	黒
K-1713R		418	475	300	S13	716.7	
K-1716R		411	476	300	S16	1123.5	
K-2006R		404	469	305	S6	179.2	
K-2008R	φ 250	416	475	305	S8	280.1	白
K-2010R		441	495	315	S10	403.5	
K-2013R		448	510	325	S13	716.7	
K-2016R		441	511	325	S16	1123.5	
K-2506R	φ 300	488	561	365	S6	179.2	黒
K-2508R		500	567	365	S8	280.1	
K-2510R		525	587	375	S10	403.5	
K-2513R		532	602	385	S13	716.7	
K-2516R	φ 350	525	603	385	S16	1123.5	白
K-3006R		589	674	440	S6	179.2	
K-3008R		600	680	440	S8	280.1	
K-3010R		625	701	450	S10	403.5	
K-3013R	φ 400	632	716	460	S13	716.7	黒
K-3016R		625	716	460	S16	1123.5	
K-3508R		675	758	490	S8	280.1	
K-3510R		700	778	500	S10	403.5	
K-3513R	φ 450	707	793	510	S13	716.7	白
K-3516R		700	794	510	S16	1123.5	
K-4010R		761	849	550	S10	403.5	
K-4013R	φ 500	768	864	560	S13	716.7	黒
K-4016R		761	865	560	S16	1123.5	
K-4510R		850	941	610	S10	403.5	
K-4513R	φ 550	857	956	620	S13	716.7	白
K-4516R		850	957	620	S16	1123.5	
K-5010R		911	1,012	660	S10	403.5	
K-5013R	φ 600	918	1,027	670	S13	716.7	黒
K-5016R		911	1,028	670	S16	1123.5	
K-5510R		986	1,089	710	S10	403.5	
K-5513R	φ 650	993	1,104	720	S13	716.7	白
K-5516R		986	1,104	720	S16	1123.5	
K-6010R		1,046	1,160	760	S10	403.5	
K-6013R	φ 700	1,053	1,175	770	S13	716.7	黒
K-6016R		1,046	1,176	770	S16	1123.5	
K-6510R		1,135	1,252	820	S10	403.5	
K-6513R	φ 750	1,142	1,267	830	S13	716.7	白
K-6516R		1,135	1,268	830	S16	1123.5	
K-7010R		1,196	1,323	870	S10	403.5	
K-7013R	φ 800	1,203	1,338	880	S13	716.7	黒
K-7016R		1,196	1,339	880	S16	1123.5	
K-7510R		1,257	1,394	920	S10	403.5	
K-7513R	φ 850	1,264	1,409	930	S13	716.7	白
K-7516R		1,257	1,409	930	S16	1123.5	



・鉄筋の材質 KSS785-K
(認定番号 MSRB-0004)
・有効断面積 (ar) は A-A 部の断面 × √2

K-001-20150617-A

鉄骨はり貫通孔補強 設計施工標準

国土交通大臣認定品
日本建築センター認定品

11年4月

既製貫通孔補強（補強金物）

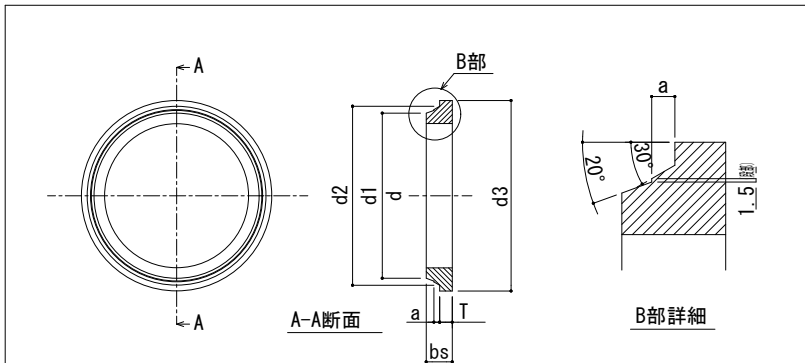
1. 既製貫通孔補強材質

規格：HFW490※1（SN490B同等）※1：国土交通大臣認定取得材（MSTL-0233, 0234）
SN490B規格

2. 既製貫通孔補強形状・寸法

基本形状及び各部の寸法は表1による。

表1 既製貫通孔補強の形状寸法



貫通孔径	型式 ※1	適用ウェブ 厚範囲	内径 d ※2	幅 bs	フランジ厚 T	d1	d2	外径 d3	a	質量 (kg)	鉄骨ウェブ 下孔径※3	採用
φ100	100A	5.5~16.5	100	22	8.5	115	130	150	5.5	1.1	140	
	100B	8.5~25	100	32	12	114	135	155	8.5	1.7	145	
φ125	125A	5.5~16.5	125	25	10	139	155	175	5.5	1.4	165	
	125B	8.5~25	125	32	14	145	165	185	8.5	2.5	175	
φ150	150A	6~18	150	25	10	169	185	205	6	2.0	195	
	150B	9~25	150	36	14	172	195	215	9	3.5	205	
φ175	175A	6~18	175	25	10	199	215	235	6	2.6	225	
	175B	9~25	175	36	18	200	220	240	9	4.5	230	
φ200	200A	6~18	200	25	12	225	240	260	6	3.1	250	
	200B	9~25	200	40	18	227	250	270	9	5.9	260	
φ250	250A	6.5~19.5	250	28	12	273	290	310	6.5	4.1	300	
	250B	10~25	250	45	22	286	310	330	10	9.9	320	
φ300	300A	6.5~19.5	300	28	12	323	340	360	6.5	4.8	350	
	300B	11~25	300	55	26	331	360	380	11	14	370	
φ350	350A	6.5~19.5	350	32	14	371	390	410	6.5	6.3	400	
	350B	11~25	350	60	28	384	415	435	11	19	425	
φ400	400A	6.5~19.5	400	32	14	426	445	465	6.5	8	455	
	400B	11~25	400	62	30	439	470	490	11	24	480	
φ450	450A	10~25	450	50	22	487	515	535	10	19	525	
	450B	14~25	450	74	38	505	540	560	14	41	550	
φ500	500A	10~25	500	50	22	537	565	585	10	21	575	
φ550	550A	10~25	550	55	22	589	620	640	10	27	630	
φ600	600A	10~25	600	55	22	639	670	690	10	29	680	

※1：応力検討等にて上記型式で対応できない場合は、別途お問い合わせ下さい。
※2：内径dが600を超える場合は、別途お問い合わせ下さい。
※3：はりウェブ下孔径は下限値を表示しています。許容差は0、+4です。

設計

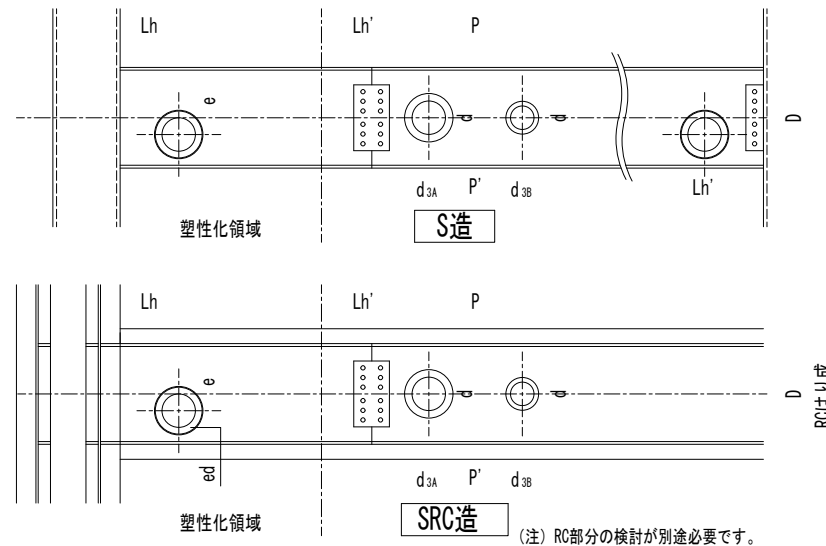
1. 検討

既製貫通孔補強を用いて補強した有孔部の耐力が、孔位置に生じる応力を上回ることの確認が必要です。

2. 適用範囲及び適用規定

項目	規定	規定
構造種別	S造	SRC造
はりの鉄骨断面	H形断面	H形断面
貫通孔径 (d)	φ100～φ600	φ100～φ600
はり材質	400 N/mm ² 級 490 N/mm ² 級 520 N/mm ² 級	400 N/mm ² 級 490 N/mm ² 級
ウェブの幅厚比	95以下 ※1	規定なし
鉄骨のはり成 (D)	2400以下	1200以下
鉄骨のウェブ厚 (tw)	25以下	25以下
孔径比 (d/D)	原則として0.5以下 (評定は2/30以下で取得)	0.7以下かつRCはり成の0.4以下 (塑性化領域※2 ではRCはり成の0.28以下とする)
梁端～ 孔中心距離 (Lh)	$Lh \geq \max \left(\frac{D}{12}, 100 \right) + \frac{1}{2}d$	RCはり成の0.4倍以上
ハイリング端～ガセット プレート端までの距離 (Lh')	$Lh' \geq 50\text{mm}$	$Lh' \geq 50\text{mm}$
偏心量 (e)	大ばり塑性化領域の場合 $e \leq \frac{1}{2} \left(\frac{2}{3}D - d \right)$ かつ $e \leq \frac{1}{2} (D - 2(tf + r + 5) - d^2)$	$e \leq \frac{1}{2} \left(\frac{2}{3}D - d \right)$ かつ $e \leq \frac{1}{2} (D - 2(tf + r + 5) - d^2)$
	それ以外 $e \leq \frac{1}{2} (D - 2(tf + r + 5) - d^2)$	ただし $d \geq \frac{2}{3}D$ では $e=0$
	r: フレット部半径 (ビルドHの場合は脚長)	r: フレット部半径 (ビルドHの場合は脚長)
隣接する孔の最小ピッチ	$P \geq 1.5d$ かつ $P' \geq 50\text{mm}$ ただし連続する孔の径が異なる場合は 径の平均のdをとる。 またP'とは隣接するハイリングの最大 外径のあきの寸法で次式にて示す。 $P' = P - \frac{d_{3A}}{2} - \frac{d_{3B}}{2}$	$P \geq 3.0d$ かつ $P' \geq 50\text{mm}$ ただし連続する孔の径が異なる場合は 径の平均のdをとる。 またP'とは隣接するハイリングの最大 外径のあきの寸法で次式にて示す。 $P' = P - \frac{d_{3A}}{2} - \frac{d_{3B}}{2}$

注記1：梁に設計用軸力が作用する場合は適用不可とする。
注記2：塑性化領域※2 への貫通孔設置はS造：2箇所まで（ただし、貫通孔計の合計は2/30以下）、
SRC造：1箇所までとする。
注記3：SRC造では貫通孔の縁あきedを180mm以上確保し、貫通孔縁における梁主筋の適切ななぶり厚さを確保する。
※1 ただし、塑性化領域※2 ではFA・FBランクのみ
※2 塑性化領域：梁端部から0.1L以内またははり成の2倍以内の範囲（大きい方、L=柱内法スパン）

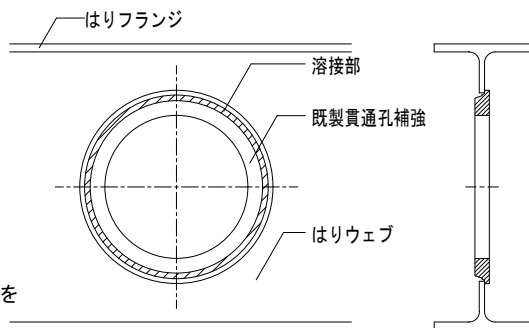


3. 標準的納まり

納まりは次式を満足するものとしてください。

$$d3 \leq D - 2(tf + r + 5) \quad \text{かつ} \quad a \leq tw \leq \max(3a, 25)$$

偏心の際は、更に偏心量eを考慮する必要があります。



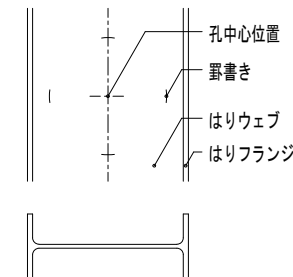
工場加工

1. 溶接材料

「鉄骨工事技術指針・工場製作編(2007改訂)」(日本建築学会)等に規定される梁材と既製貫通孔補強(490N/mm²級)で強度ランクの高い方の材料に適した溶接材料を使用する。

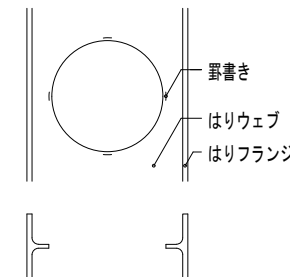
2. 既製貫通孔補強の鉄骨はりへの取付け

(1) はりウェブの野書き



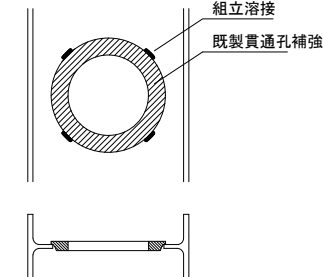
既製貫通孔補強の取付け位置を確認し、ウェブに既製貫通孔補強最大外径（表1のd3寸法）の位置に3～4箇所程度、野書きを入れる。

(2) はりウェブの孔あけ



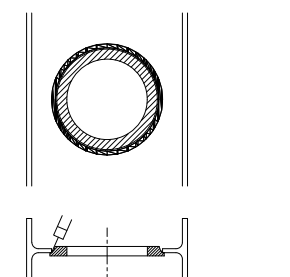
ウェブに孔をあける。孔径は表1のウェブ下孔径寸法とする。許容差は、-0、+4mmとする。下孔まわりのバリ、溶接面の水分、ゴミ等は適切な方法で除去する。

(3) 挿入、組立溶接



組立溶接は、均等間隔で3～4箇所、脚長4～6mmで1バスとし、1箇所のビード長さは40～60mm程度とする。ルート間隔がほぼ一定になるように調節する。（ルート間隔は4mm以上確保する）

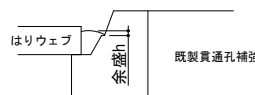
(4) 本溶接



組立溶接完了後、はりを反転し、ウェブと既製貫通孔補強の本溶接を行う。溶接姿勢は下向きとする。本溶接は、a以上ウェブ厚tw以下とする。溶接は、段部が隠れるまで溶接する。（下図参照）

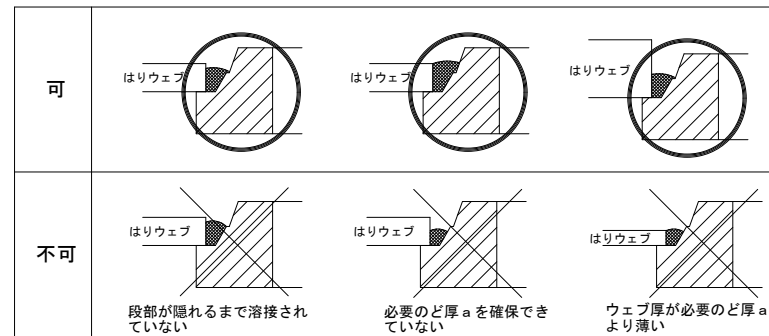
(5) 余盛

余盛高さhは、段部が隠れた状態で3mmを標準とし、許容差は±3mmとする。



(6) 検査

溶接部の検査は、目視による外観検査とする。

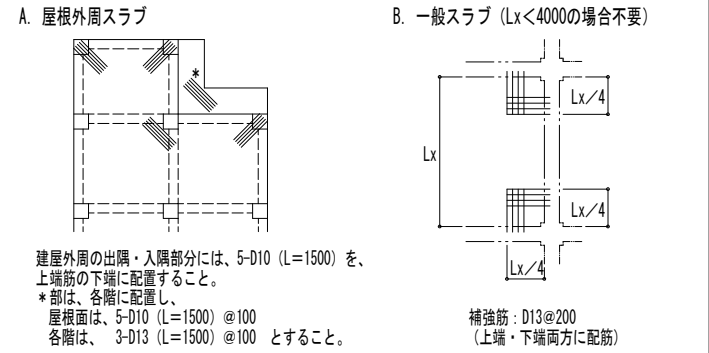


注記1：連続孔の場合は、既製貫通孔補強を同じ向きで溶接するとはりが歪む場合があります。

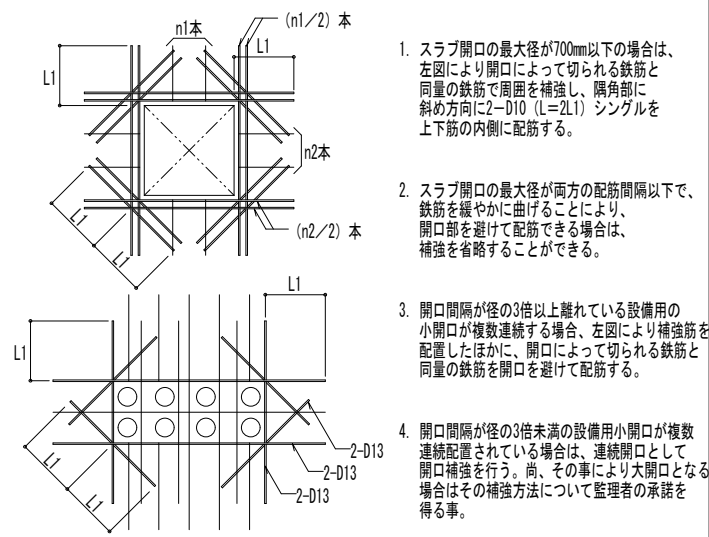
スラブ配筋標準図

※（官公庁）工事にあたっては、国土交通省大臣官房官庁営繕部監修 公共建築工事標準仕様書（建築工事編）記載事項を優先する。

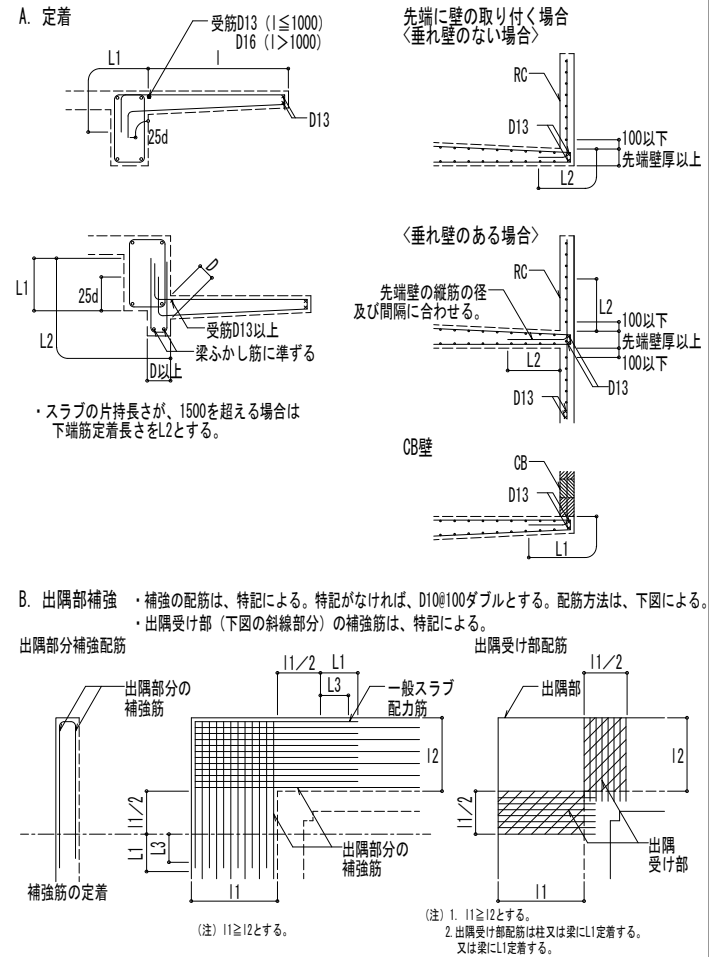
隅角部補強



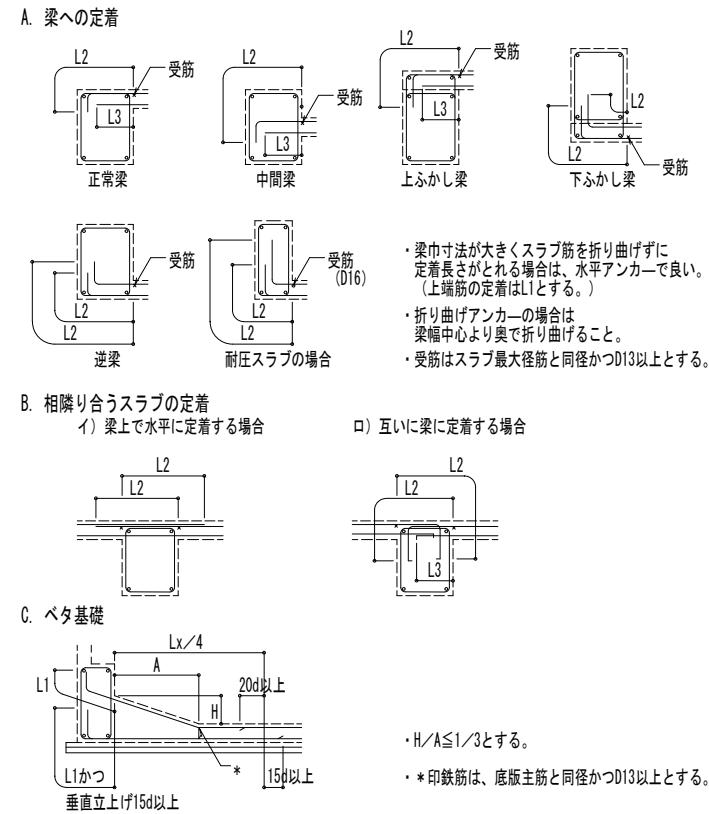
開口補強（特記がなければ下記による。）



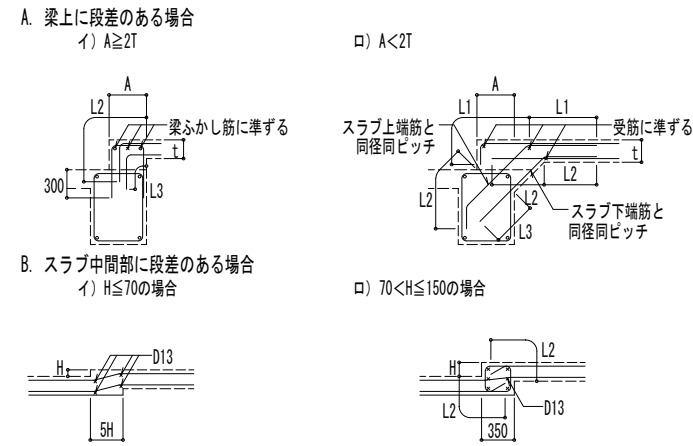
片持スラブ



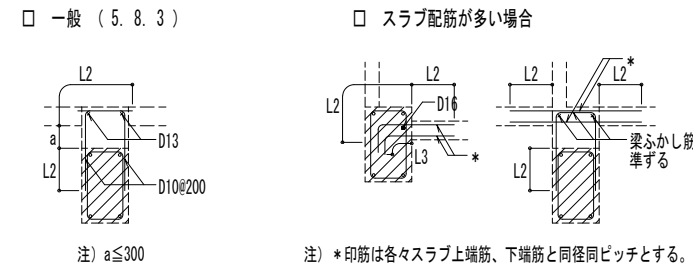
手摺壁等の配筋



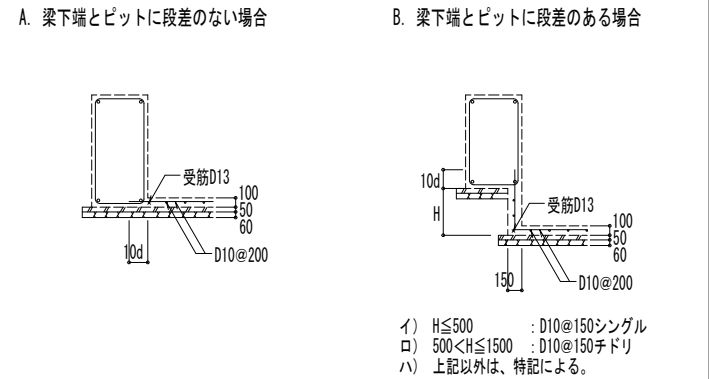
段差部



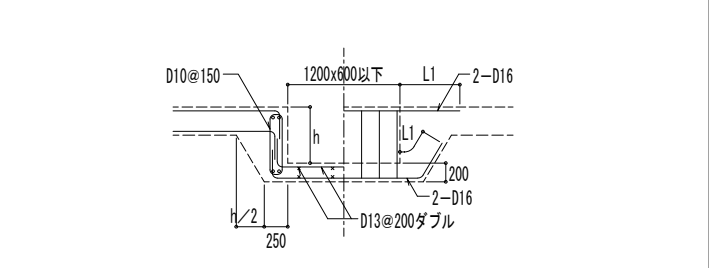
1階後打スラブ差筋要領（構造スラブの場合）



設備配管用土間ピット



釜場（ピット）配筋要領



iae 株式会社 日立建設設計 Copyright© 2014 IAE All rights reserved	禁 複 写 無 断 転 載 禁 止		制定日 010901 REVISION ⚠ : 2014.7.24		APPD.	CHND.	DWN.	DATE	JOB NAME	DWG. NO.	
			改訂日 090110 ⚠ : 2014.8.6		上 田	星 野	町 田	2014.09.30	(仮称) 石巻東学校給食センター建設工事	S-12	
			改訂日 100301 ⚠ : 2014.9.12 積算修正1		SCALE TITLE						
						壁配筋標準図					
						一級建築士 第277956号 町田 進俊 構造一級建築士 第1121号					一級建築士 第219957号 上田 弘 構造一級建築士 第3311号

ボックス・配管類などの躯体埋め込み配筋補強標準図

※（官公庁）工事にあつては、国土交通省大臣官房官庁営繕部監修 公共建築工事標準仕様書（建築工事編）記載事項を優先する。（ ）内番号は、同仕様書の関連項目を示す。

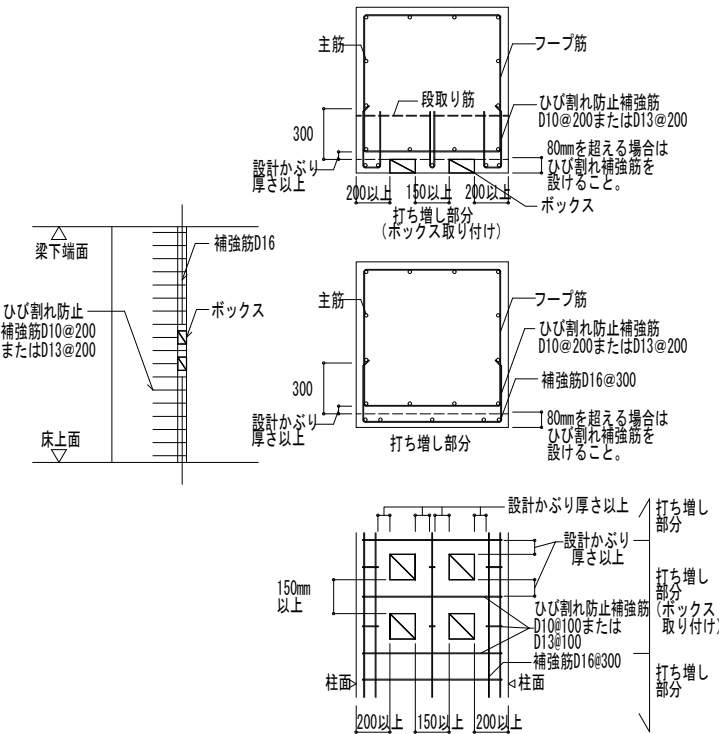
改定 2011.3

共通事項（全般）

- 使用する埋設配管（CD管）は、特記なき限り呼径28以下とする。
- 配管を施工するにあたっては、たるみ、乱れ、及び不必要な曲がり（蛇行）があつてはならない。
- 配管は柱及び梁の主筋に沿わせてはならない。
- 配管は添筋を挿入の上、十分結束しなければならない。
- 埋込配管を下記の部位に使用する際には原則として不可とする。 CD管の呼び寸法と外径

柱

- 共通事項
 - 柱を横断する配管は埋め込まない。
 - ひび割れ防止筋のない打ち増し部分（設計かぶり厚さと打ち増しの合計が80mm以下の場合）への配管は埋め込まない。
- ボックスを埋め込む場合
 - 主筋の外側に納める場合
 - 躯体を打ち増し、取り付ける。ただし、設計かぶり厚さと打ち増しの合計が80mmを超えるときは打ち増し部分に補強筋を配筋すること。
 - ボックス類の取り付け位置は、柱側面より200mm以上とし、ボックス類の取り付け間隔は、上下左右とも150mm以上とする。



3. 配管を埋め込む場合

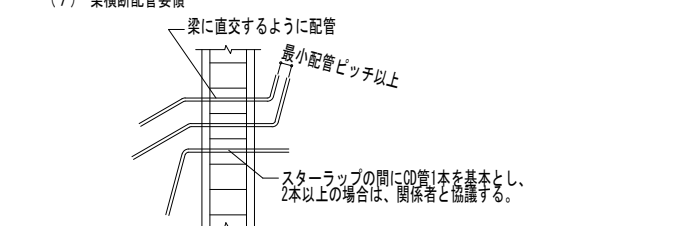
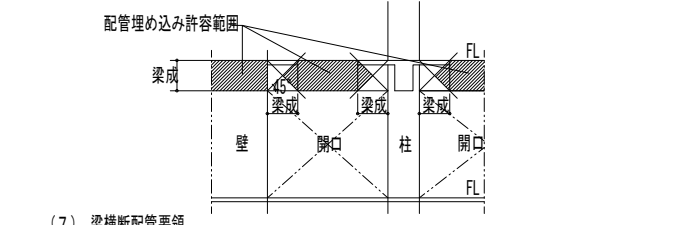
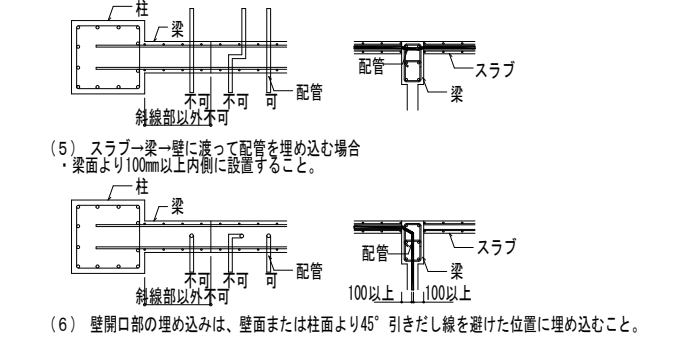
- 配管は、外径34mm以下とする。
- 主筋および鉄骨より、設計かぶり厚さ以上離すこと。
- 配管の間隔は100mm以上、1柱面に最大4本とし、フープ筋内に取り付け蛇行しないように補助筋に1m以内に結束する。
- 配管は柱側面より200mm以上離して取り付ける。
- 埋め込みボックスからの配管は、フープ筋のすぐ内側に配管する。



梁

1. 共通事項

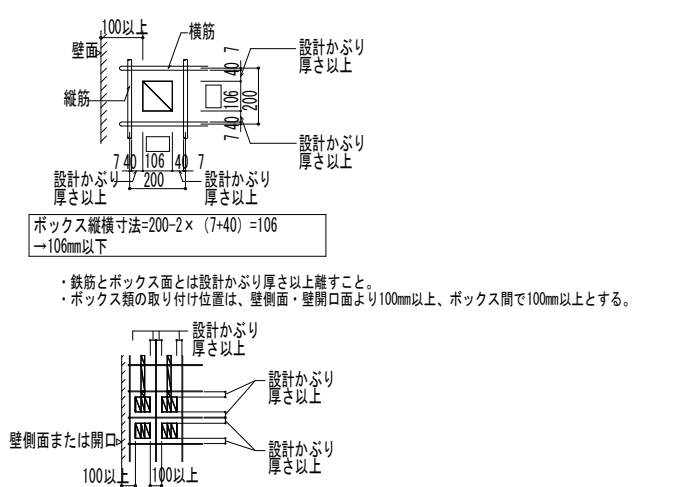
- ボックスは埋め込まない。
 - 梁材方向に平行な配管は埋め込まない。
 - SRC梁の垂直方向の配管は埋め込まない。
2. 配管を埋め込む場合
- 配管は、外径34mm以下とする。
 - 配管は1m幅で5本以内とし、間隔は100mm以上とする。
 - 配管は主配筋および鉄骨より、設計かぶり厚さ以上離すこと。
 - スラブー梁ースラブに渡って配管を埋め込む場合
 - 主筋の内側に通す。
 - 配管は梁材軸方向と垂直に設置する。



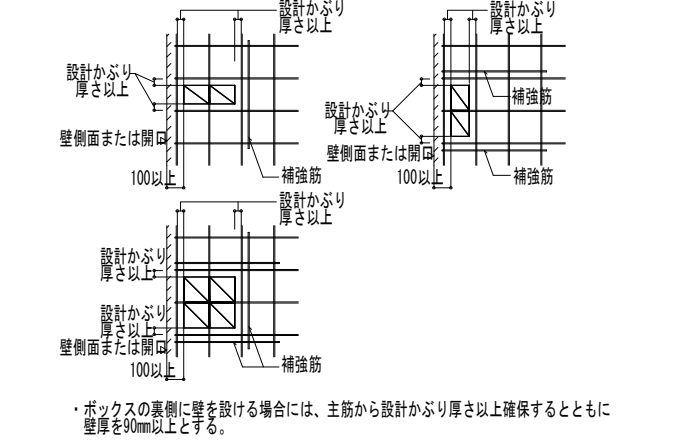
壁

1. 共通事項

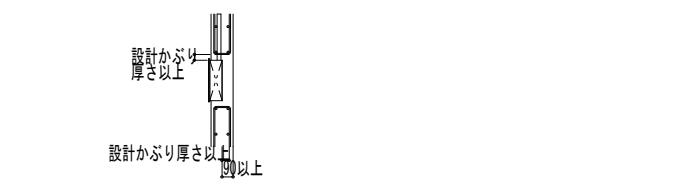
- 土に接する壁にはボックス・配管を埋め込まない。
 - 耐震壁への分電盤埋め込みは不可とする。必要がある場合は、ふかし壁とする。
 - 分電盤の埋め込み可能な壁厚は150以上とする。
2. ボックスを埋め込む場合
- 縦筋と横筋の間に埋め込む場合。
 - ボックスの縦横寸法は鉄筋の間隔と設計かぶり厚さにより制限される。
 - 例えば、鉄筋をD13（最外径約14mm）、間隔を200mm、設計かぶり厚さを40mmとすると縦横寸法は約106mm以下となる。



- 縦筋または横筋の間に埋め込まない場合。
 - この場合は、壁貫通扱いとし開口補強を行う。（設計者と協議すること。）
 - ボックス類の取り付け位置は、壁側面・壁開口面より100mm以上、ボックス間で100mm以上とする。

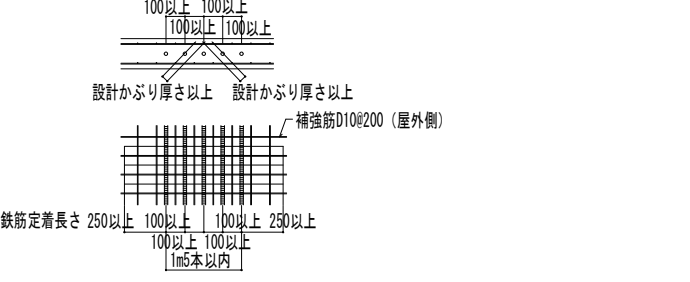


・ボックスの裏側に壁を設ける場合には、主筋から設計かぶり厚さ以上確保するとともに壁厚を90mm以上とする。



3. 配管を埋設する場合

- 配管は、外径34mm以下とする。
- 配管は1m幅で5本以内とし、ピッチは100mm以上かつ、管外径の5倍以上とする。

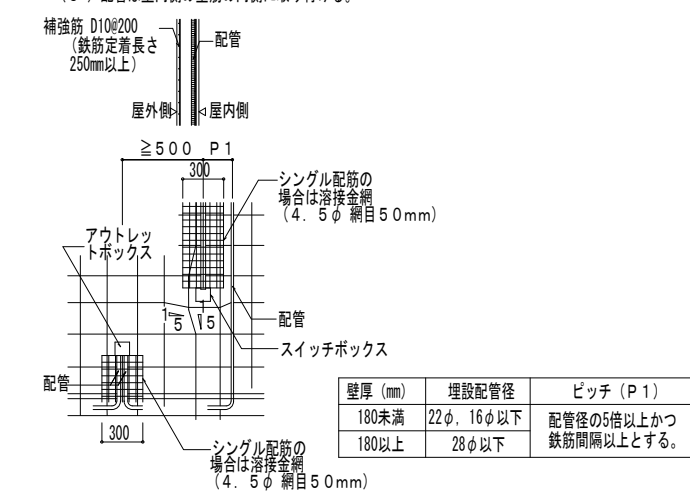


- 耐震壁に配管できる本数は、1スパンあたり5本以内とする。
- 配管と配管との交差は1mに1箇所までとする。
- 鉄筋に平行して配管する場合は、平行する配筋と設計かぶり厚さ以上は離す。
- 配管は、鉄筋内に取り付け蛇行しないように縦筋または横筋に1m以内に結束する。
- 埋め込みボックスからの配管は、壁横方向鉄筋のすぐ内側に配管する。
- ひび割れ防止を必要とする場合は、配管に沿って補強筋を入れること。

壁厚（mm）	埋設配管径	ピッチ（P1）
120未満	22φ、16φ	配管径の5倍以上かつ鉄筋間隔以上とする。
150以上	28φ以下	

4. 外壁に配管を埋め込む場合の留意事項

- 外壁にはボックス配管を極力埋め込まない計画とする。
- ひび割れを防止するため、配管の屋外側には補強筋をいれること。
- 配管は室内側の壁筋の内側に取り付ける。



スラブ

1. 共通事項

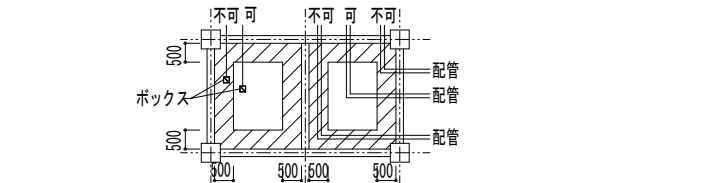
- 屋根スラブには、ボックス・配管を埋め込まない。
- 土に接するスラブにはボックス・配管を埋め込まない。

2. ボックスを埋め込む場合

- 縦筋と横筋の間に埋め込む場合。（ボックスの縦横寸法は鉄筋の間隔と設計かぶり厚さにより制限される。）
 - 壁に準ずる。
 - ただし、梁側面より500mm以内に埋め込まない。
- 縦筋と横筋の間に埋め込まない場合。
 - 壁に準ずる。
 - ただし、梁側面より500mm以内に埋め込まない。

3. 配管を埋設する場合

- 壁に準ずる。
- ただし、梁側面より500mm以内には、梁の材軸と平行した配管は埋め込まない。



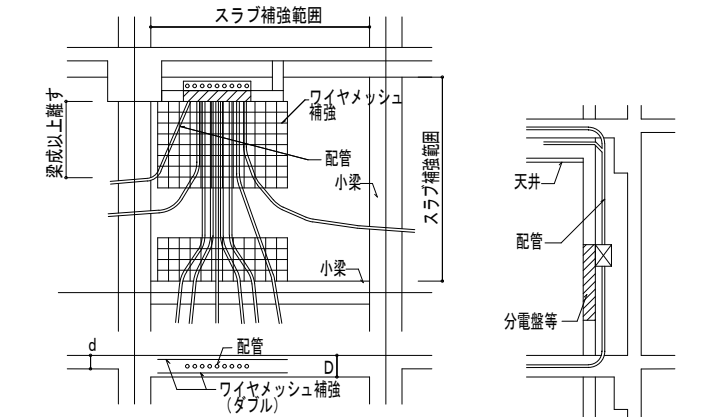
4. スラブ厚と配管

スラブ厚 t (mm)	埋設配管径	ピッチ（P1）
130 ≤ t < 150	22φ以下	配管径の5倍以上かつ鉄筋間隔以上とする。
150 ≤ t	28φ以下	

5. スラブのスリーブ補強



パイプシャフト廻り及び配管密集部分



- 原則として、分電盤等の構造躯体埋設はしてはならない。（やむを得ない場合は開口補強を行う）
- 配管図（施工図）により施工前に関係者にて協議を行うこと。
- 配管は密集せず、十分な間隔を確保する。

スラブ厚	配管径	最小配管ピッチ	スラ ブ 補 強 筋
200以上	22φ以下	200～65	ワイヤメッシュφ100@ダブル
250以上	28φ以下	150～80	ワイヤメッシュφ100@ダブル

ボーリング柱状図

調査名 (仮称) 石巻東学校給食センター建設予定地地質調査業務
事業・工事名

ボーリングNo. シートNo.

ボーリング名	No.1	調査位置	宮城県石巻市明神町一丁目18番27	北緯	-	東経	-
発注機関	石巻市	調査期間	平成25年12月5日～平成25年12月12日	東経	-		
調査業者名	東北ボーリング株式会社 電話 022-288-0321	主任技師	川岸 博史	代理人	菅原 淳	日誌	ア
試験機	東邦D1-C	ハンマー	降下用	自動型	小林 大介	ボーリング	グ
孔口標高	KBM +0.23m	角	180° 上 0° 下	方	北 270° 西 180° 南	地盤	勾配
総掘進長	69.40m	度		向		使用	機器

ボーリング柱状図

調査名 (仮称) 石巻東学校給食センター建設予定地地質調査業務
事業・工事名

ボーリングNo. シートNo.

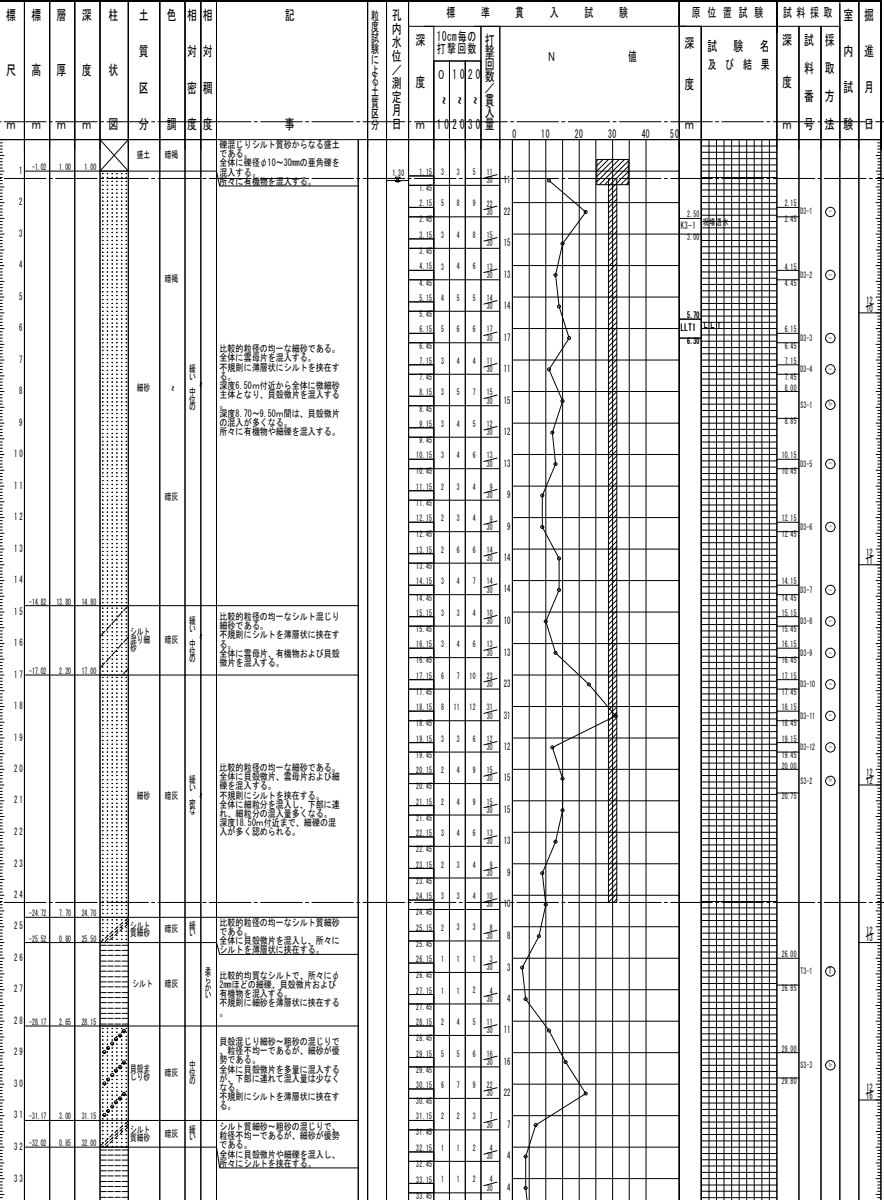
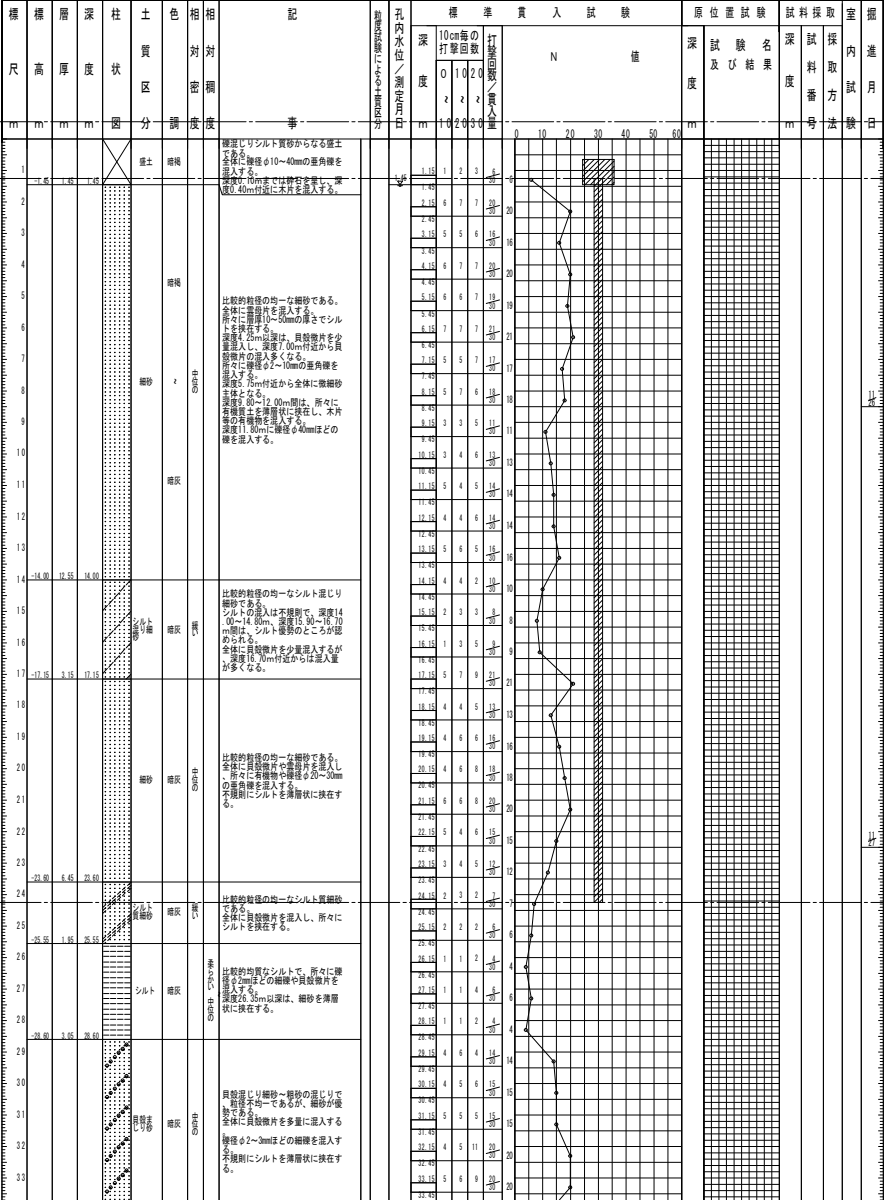
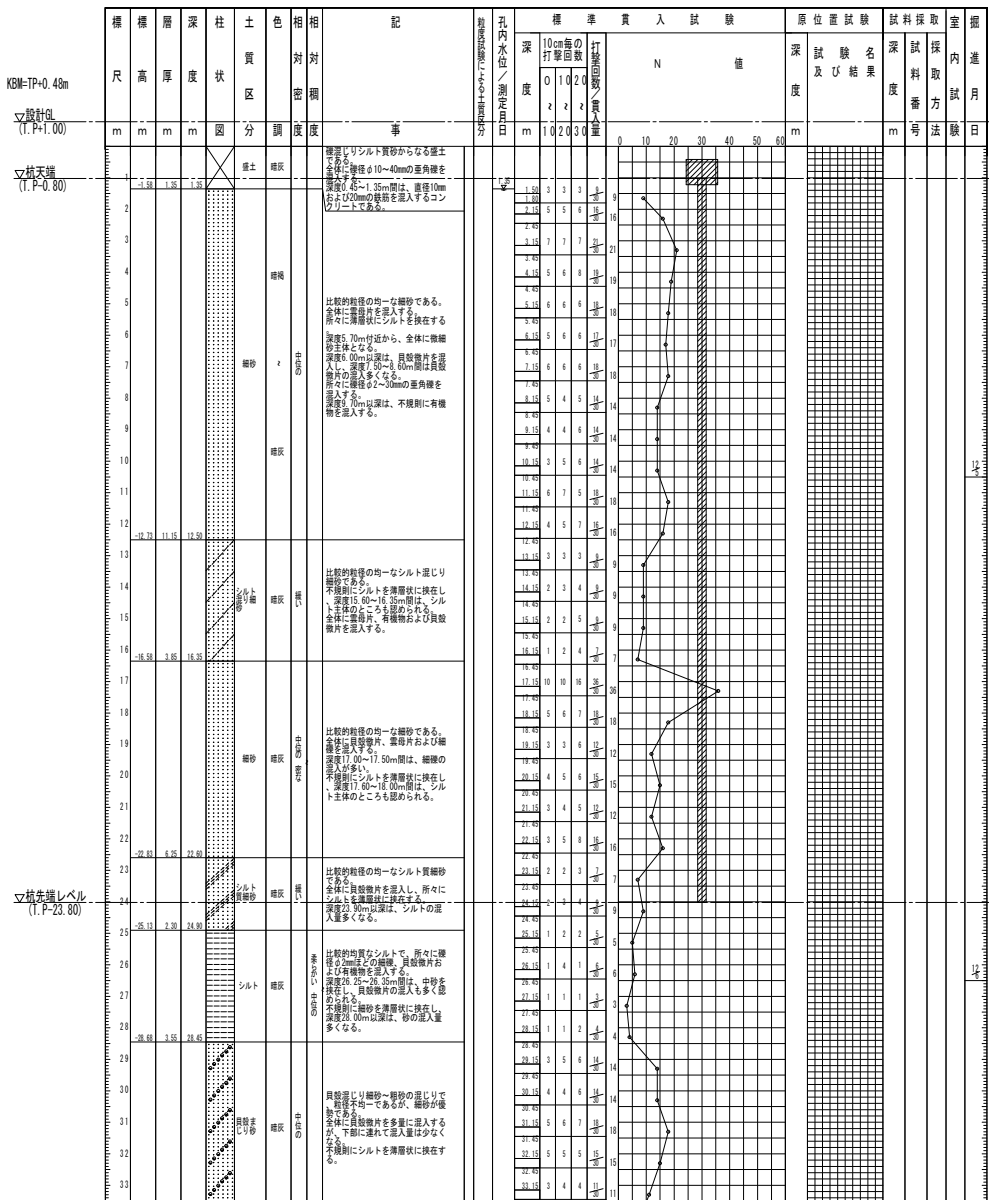
ボーリング名	No.2	調査位置	宮城県石巻市明神町一丁目18番27	北緯	-	東経	-
発注機関	石巻市	調査期間	平成25年11月26日～平成25年12月3日	東経	-		
調査業者名	東北ボーリング株式会社 電話 022-288-0321	主任技師	川岸 博史	代理人	菅原 淳	日誌	ア
試験機	東邦D1-C	ハンマー	降下用	自動型	小林 大介	ボーリング	グ
孔口標高	KBM 0.00m	角	180° 上 0° 下	方	北 270° 西 180° 南	地盤	勾配
総掘進長	71.41m	度		向		使用	機器

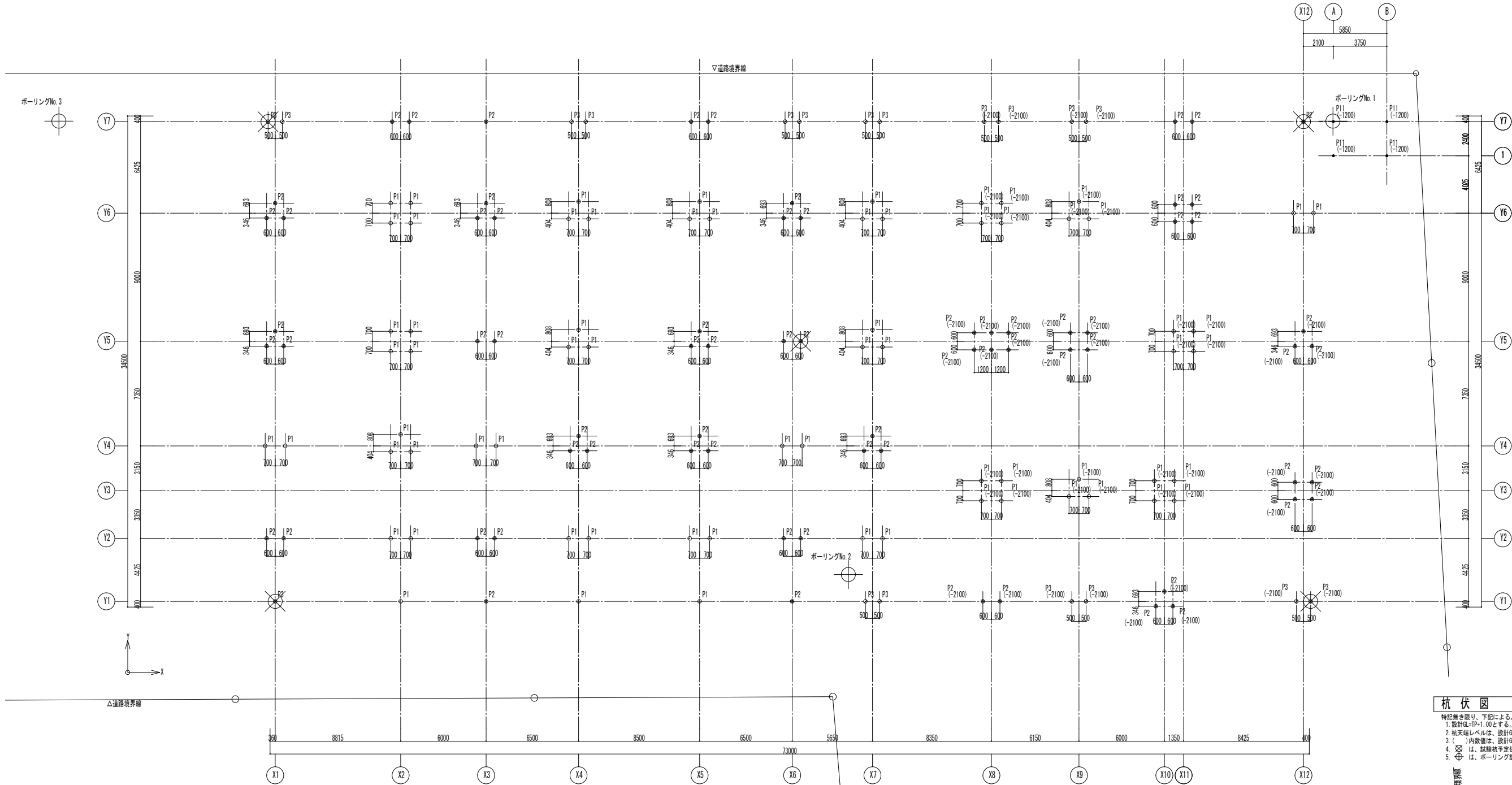
ボーリング柱状図

調査名 (仮称) 石巻東学校給食センター建設予定地地質調査業務
事業・工事名

ボーリングNo. シートNo.

ボーリング名	No.3	調査位置	宮城県石巻市明神町一丁目18番27	北緯	-	東経	-
発注機関	石巻市	調査期間	平成25年12月10日～平成26年1月8日	東経	-		
調査業者名	東北ボーリング株式会社 電話 022-288-0321	主任技師	川岸 博史	代理人	菅原 淳	日誌	ア
試験機	東邦D1-C	ハンマー	降下用	自動型	小林 大介	ボーリング	グ
孔口標高	KBM +0.02m	角	180° 上 0° 下	方	北 270° 西 180° 南	地盤	勾配
総掘進長	75.14m	度		向		使用	機器



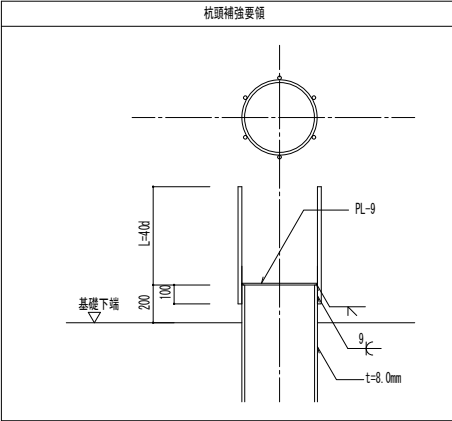


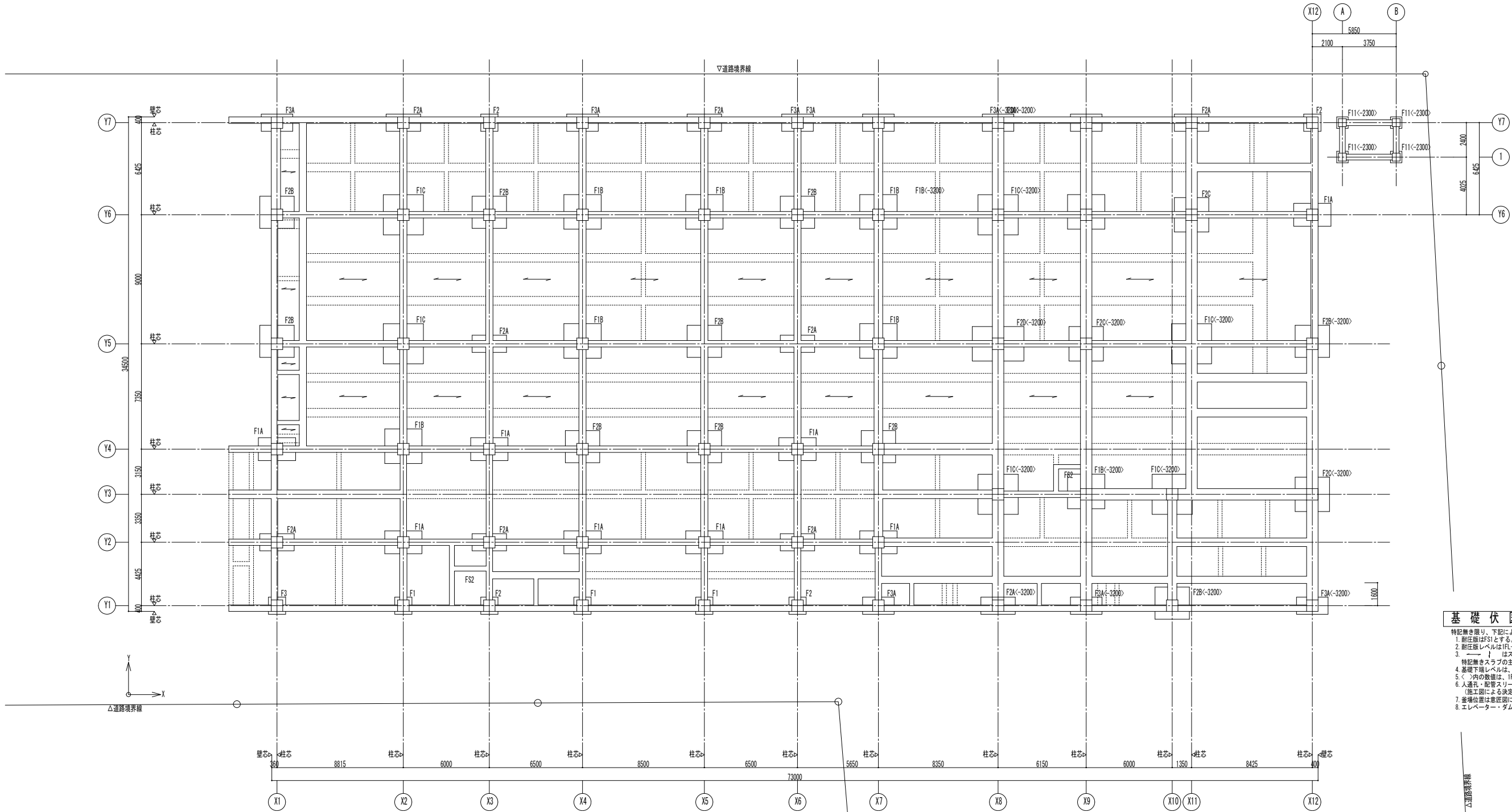
杭 伏 図 1 : 150

- 特記無き限り、下記による。
1. 設計GL=TP+1.00とする。(KBM=TP+0.48)
2. 杭天端レベルは、設計GL-1800 (TP-0.80) とする。
3. () 内数値は、設計GLからの杭天端レベルを示す。
4. ⊗ は、試験杭予定位置を示す。ただし、施工図にて検討し、最終決定する。
5. ⊕ は、ボーリング調査位置を示す。

ソイルセメント併用羽根つき鋼管杭回転埋込み工法

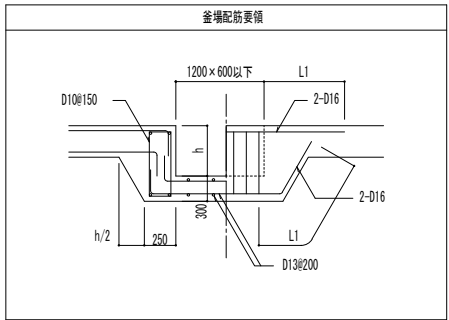
符 号	記 号	杭天端	杭先端	杭全長	上 杭	下 杭	羽根径	先端羽根厚	中間羽根厚	コラム径	長期許容支持力	本数	杭頭補強筋
P1	○	GL-1800 (GL-2100)	GL-24800 (GL-25100)	23000	φ267.4 S1K490 t&8.0 L=11m	φ267.4 S1K490 t&8.0 L=12m	φ700	9.0 (SM490A)	12.0 (SM490A)	φ1000	1167kN	67	6-D13
P2	◎	GL-1800 (GL-2100)	GL-24800 (GL-25100)	23000	φ267.4 S1K490 t&8.0 L=11m	φ267.4 S1K490 t&8.0 L=12m	φ600	9.0 (SM490A)	12.0 (SM490A)	φ900	969kN	70	6-D13
P3	⊗	GL-1800 (GL-2100)	GL-24800 (GL-25100)	23000	φ267.4 S1K490 t&8.0 L=11m	φ267.4 S1K490 t&8.0 L=12m	φ500	9.0 (SM490A)	9.0 (SM490A)	φ700	787kN	19	6-D13
P11	●	GL-1200	GL-19200	18000	φ165.2 S1K400 t&5.0 L=9m	φ165.2 S1K400 t&5.0 L=9m	φ350	9.0 (SM490A)	9.0 (SM490A)	φ600	138kN	4	6-D13

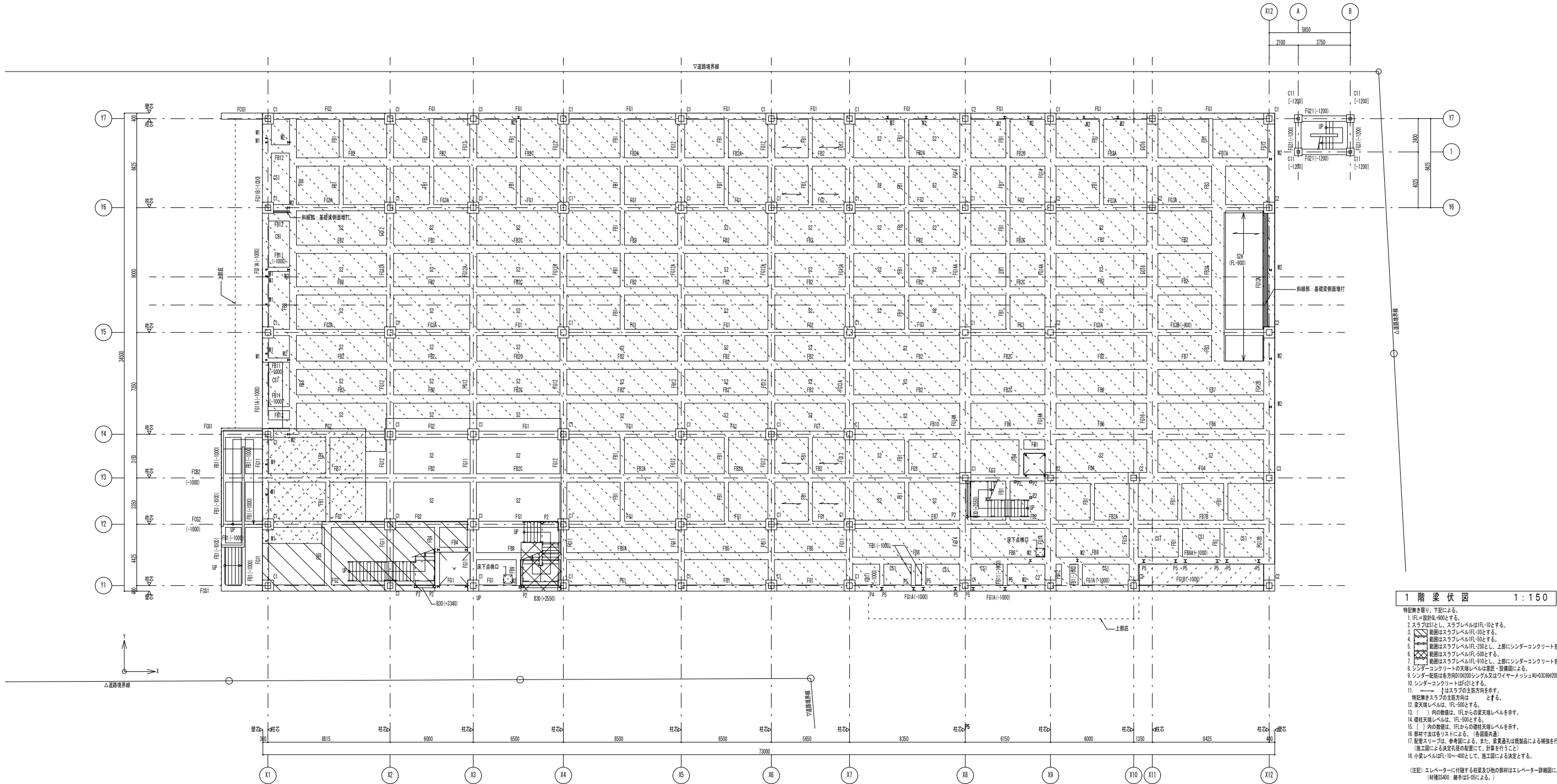




基礎伏図 1:150

- 特記書き限り、下記による。
1. 断面図はF1とする。
 2. 断面図レベルは1FL-2300とする。
 3. 〓はスラブの主筋方向を示す。
 4. 特記書きスラブの主筋方向は 〓 とする。
 5. 基礎下地レベルは、1FL-2900とする。
 6. < >内の数値は、1FLからの基礎下地レベルを示す。
 7. 人通孔・配管スリーブは、意匠図による。また、梁貫通孔は既製品による補強を行うこと。
 8. 施工図による決定孔径の配置にて、計算を行うこと。
- （施工図による決定孔径の配置にて、計算を行うこと）
7. 梁貫通孔は意匠図による。
8. エレベーター・ダムウェーターのビットレベル調節は増打コンクリートによる。

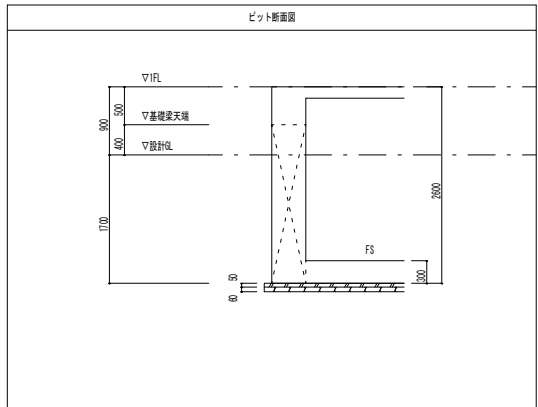
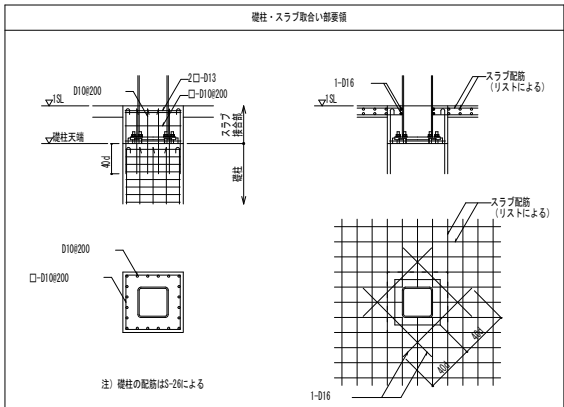


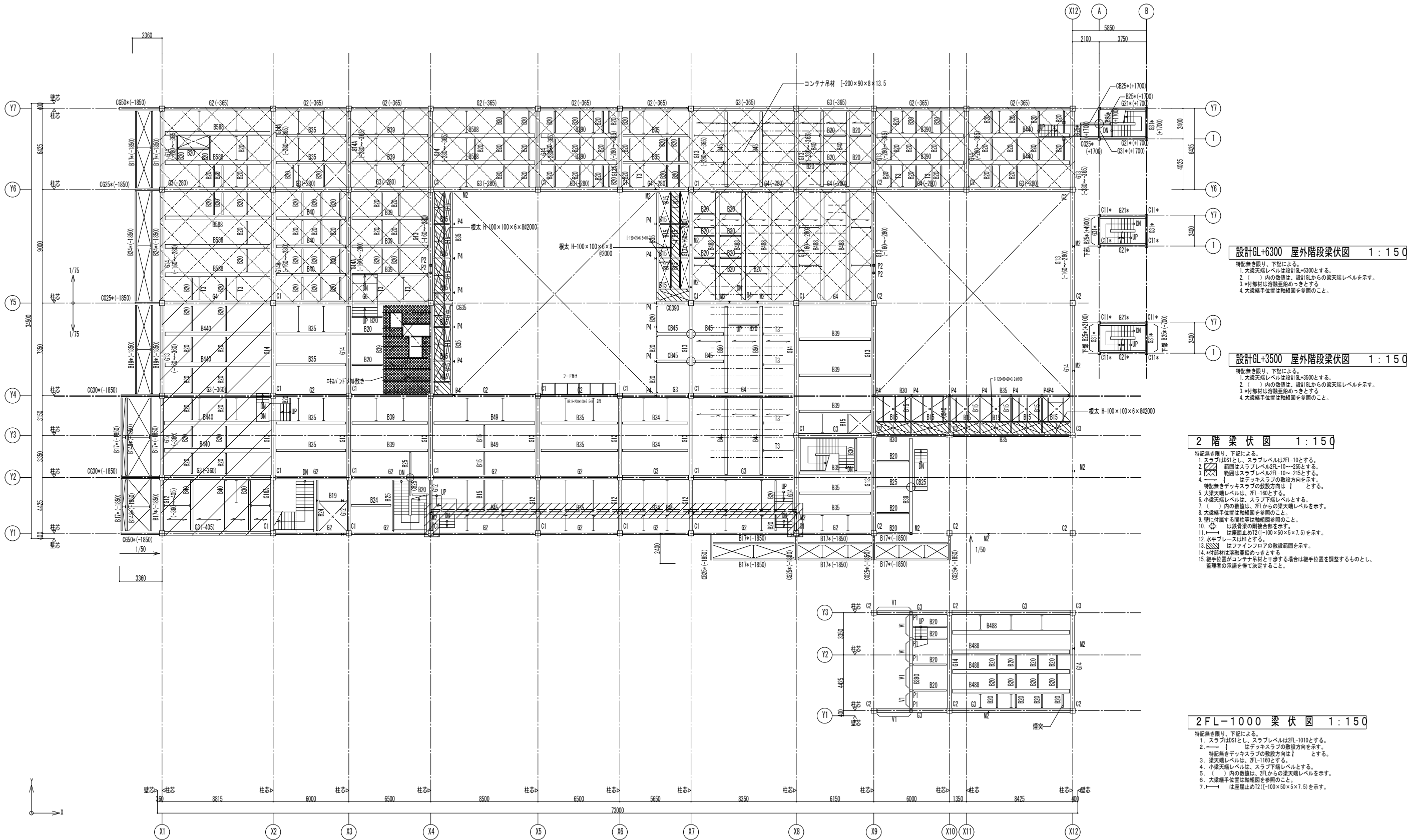


1 階 梁 伏 図 1 : 150

- 特記書き振り、下記による。
1. FL=設計FL+90とする。
 2. スラブ厚31とし、スラブレベルはFL-10とする。
 3. 範囲はスラブレベルFL-30とする。
 4. 範囲はスラブレベルFL-50とする。
 5. 範囲はスラブレベルFL-250とし、上部にシンダーコンクリートを打設する。
 6. 範囲はスラブレベルFL-500とする。
 7. 範囲はスラブレベルFL-910とし、上部にシンダーコンクリートを打設する。
 8. シンダーコンクリートの天端レベルは意匠・設備図による。
 9. シンダー配筋は各方向100000シングル又はワイヤーメッシュW4003000とする。
 10. シンダーコンクリートはF21とする。
 11. 1はスラブの主筋方向を示す。
 12. 意匠スラブの主筋方向は、FL-500とする。
 13. 1内の数値は、FLからの変天端レベルを示す。
 14. 欄干天端レベルは、FL-500とする。
 15. 1内の数値は、FLからの現柱天端レベルを示す。
 16. 部材寸法は各リストによる。(各図面共通)
 17. 配筋スリーブは、参考図による。また、実費選別は現製品による補強を行うこと。(施工図による決定現品の配置にて、計算を行うこと)
 18. 小梁レベルはFL-10~40として、施工図による決定とする。

(注記) エレベーターに付随する柱梁及び他の部材はエレベーター詳細図による。(建築工事)
(材料SS400・継手はS-55による。)





設計GL+6300 屋外階段梁伏図 1:150

- 特記無き限り、下記による。
1. 大梁天端レベルは設計GL+6300とする。
2. () 内の数値は、設計GLからの梁天端レベルを示す。
3. *付部材は溶融亜鉛めっきとする。
4. 大梁継手位置は軸組図を参照のこと。

設計GL+3500 屋外階段梁伏図 1:150

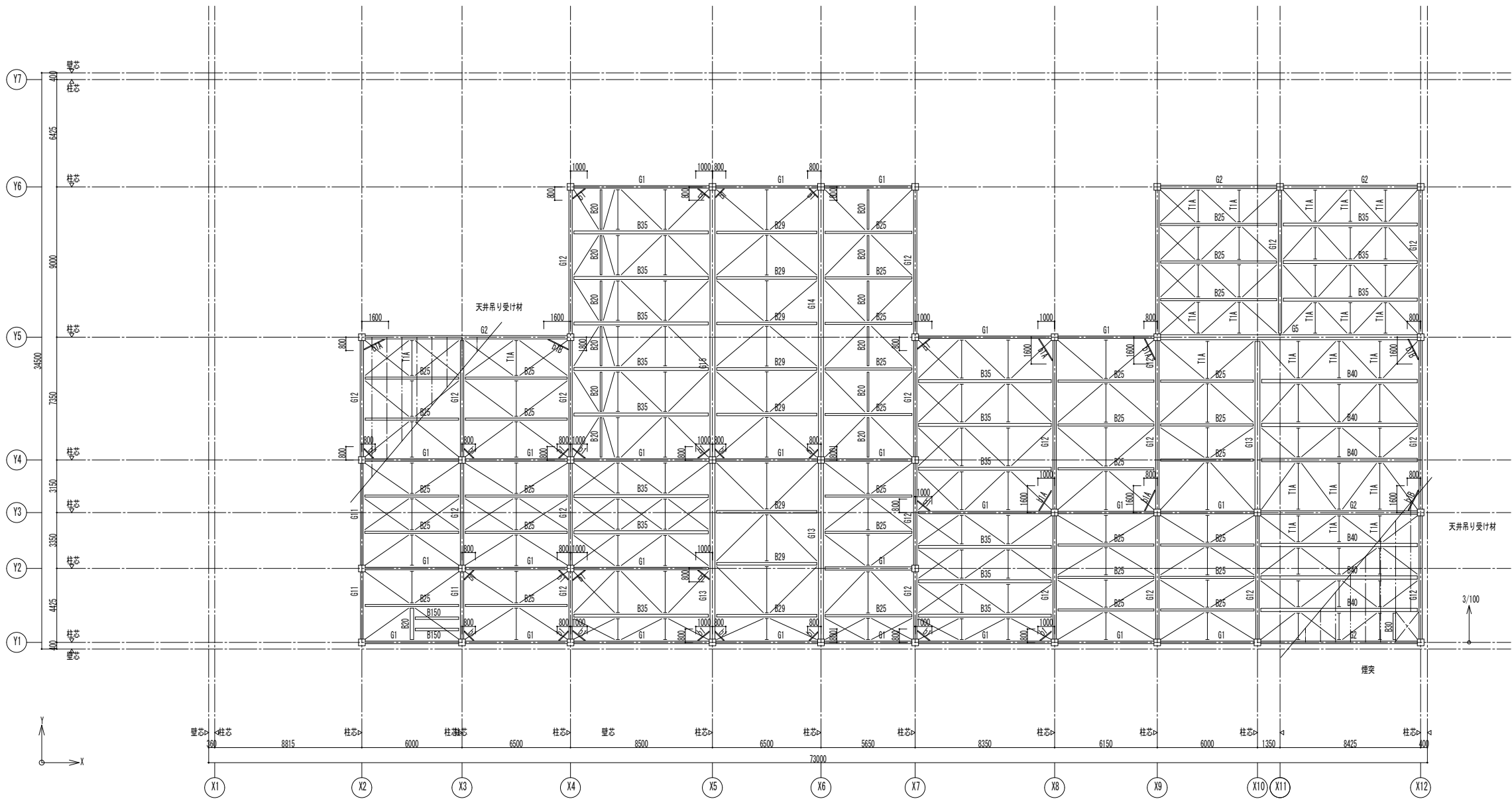
- 特記無き限り、下記による。
1. 大梁天端レベルは設計GL+3500とする。
2. () 内の数値は、設計GLからの梁天端レベルを示す。
3. *付部材は溶融亜鉛めっきとする。
4. 大梁継手位置は軸組図を参照のこと。

2 階 梁 伏 図 1:150

- 特記無き限り、下記による。
1. スラブはDS1とし、スラブレベルは2FL-10とする。
2. 範囲はスラブレベル2FL-10~-255とする。
3. 範囲はスラブレベル2FL-10~-215とする。
4. はデッキスラブの敷設方向を示す。
5. 大梁天端レベルは、2FL-160とする。
6. 小梁天端レベルは、スラブ下地レベルとする。
7. () 内の数値は、2FLからの梁天端レベルを示す。
8. 大梁継手位置は軸組図を参照のこと。
9. 壁に付属する間柱等は軸組図を参照のこと。
10. は鉄骨梁の剛接合部を示す。
11. は座屈止めT2 (100×50×5×7.5) を示す。
12. 水平ブレースはHとする。
13. はファンフロアの敷設範囲を示す。
14. *付部材は溶融亜鉛めっきとする。
15. 継手位置がコンテナ吊材と干渉する場合は継手位置を調整するものとし、監理者の承諾を得て決定すること。

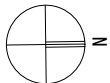
2FL-1000 梁 伏 図 1:150

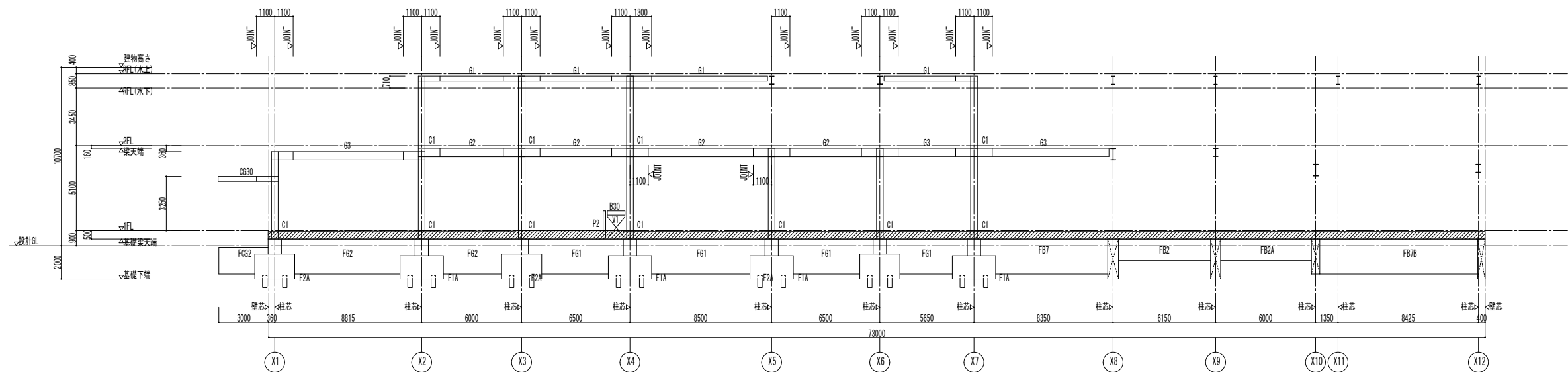
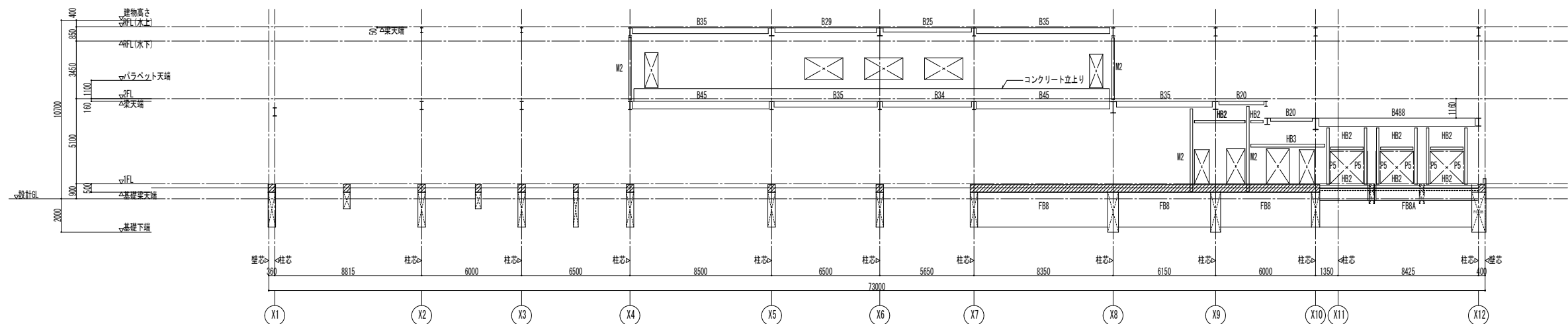
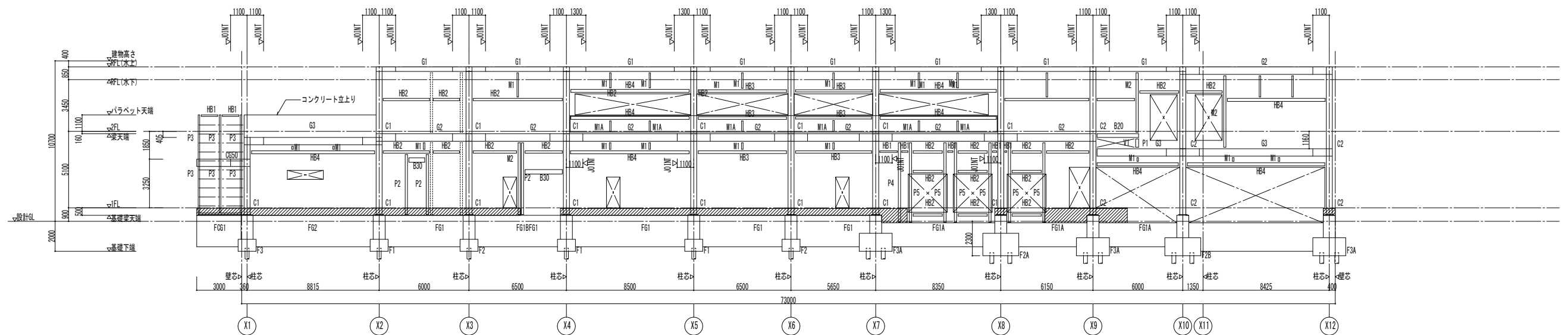
- 特記無き限り、下記による。
1. スラブはDS1とし、スラブレベルは2FL-1010とする。
2. はデッキスラブの敷設方向を示す。
3. 大梁天端レベルは、2FL-160とする。
4. 小梁天端レベルは、スラブ下地レベルとする。
5. () 内の数値は、2FLからの梁天端レベルを示す。
6. 大梁継手位置は軸組図を参照のこと。
7. は座屈止めT2 (100×50×5×7.5) を示す。

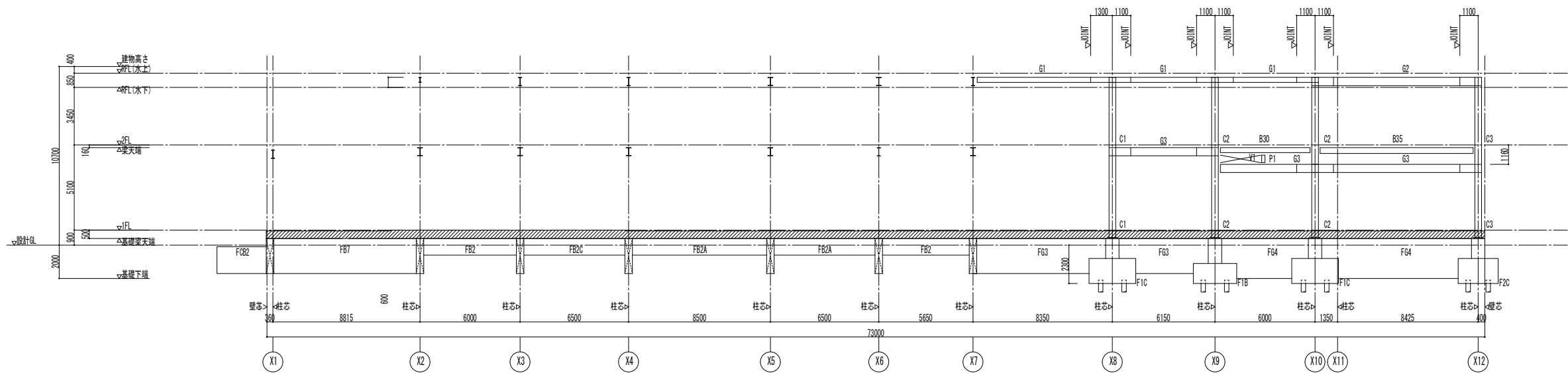


R 階 梁 伏 図 1 : 1 5 0

- 特記無き限り、下記による。
1. 屋根は折板とする。
 2. 特記無き折板の敷設方向は、↓ とする。
 3. 大梁天端レベルは、大梁勾配による。所し±0(水下)～RSL+850(水上)
 4. 小梁天端レベルは、大梁天端レベル+50とする。
 5. () 内の数値は、所し(水下)からの梁天端レベルを示す。
 6. 大梁継手位置は軸組図を参照のこと。
 7. ——— は断面寸法T1(100×50×5×7.5)を示す。
 8. 水平ブレースはH1とする。
 9. は天井吊り受け(100×50×5×7.5)900を示す。

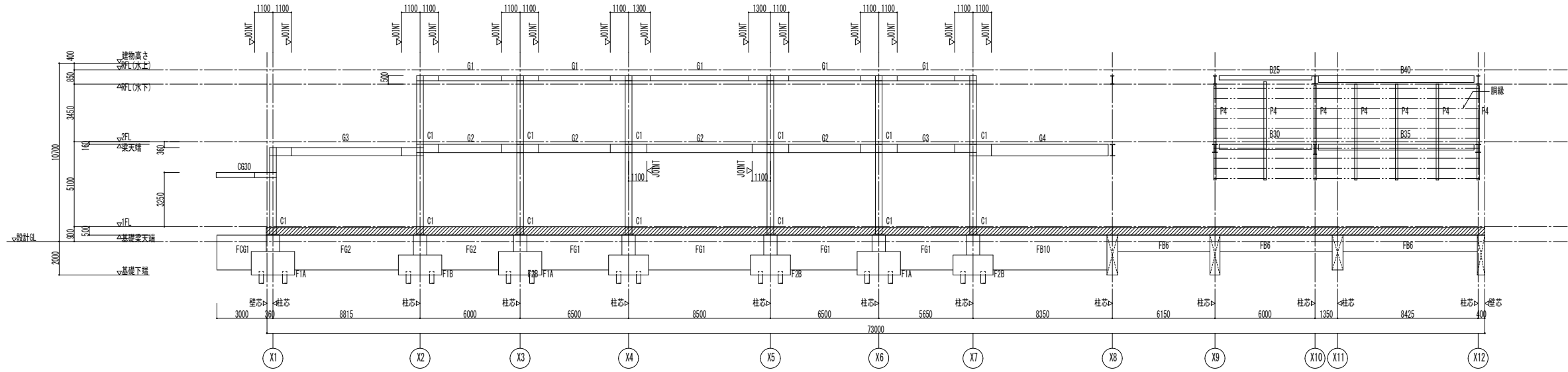






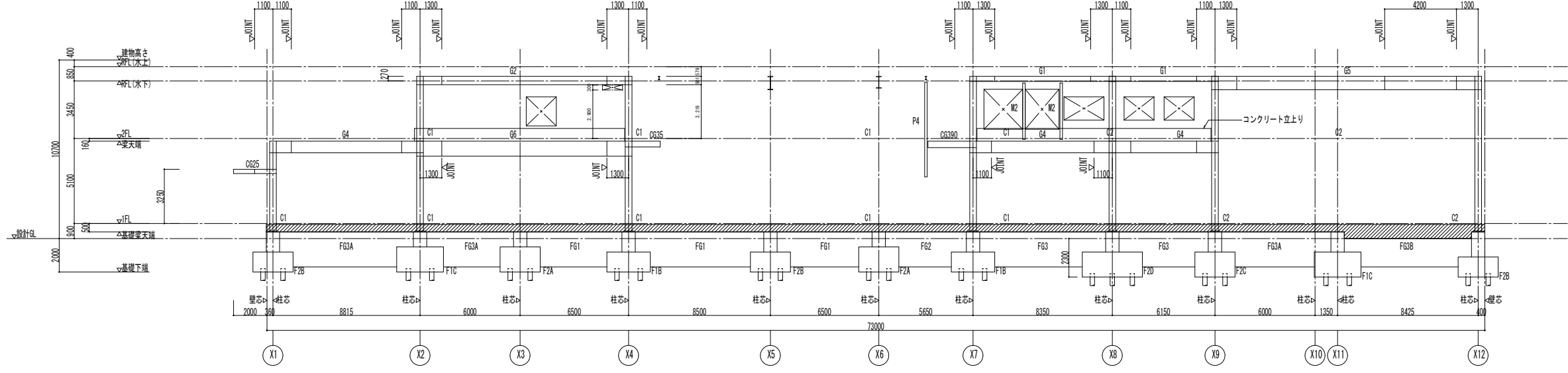
Y3通り 軸組図 1:150

特記無き限り、下記による。
1. ズズズ は増打を示す。
(注記) 小荷物昇降機に付随する柱梁及び他の部材は小荷物昇降機詳細図による。



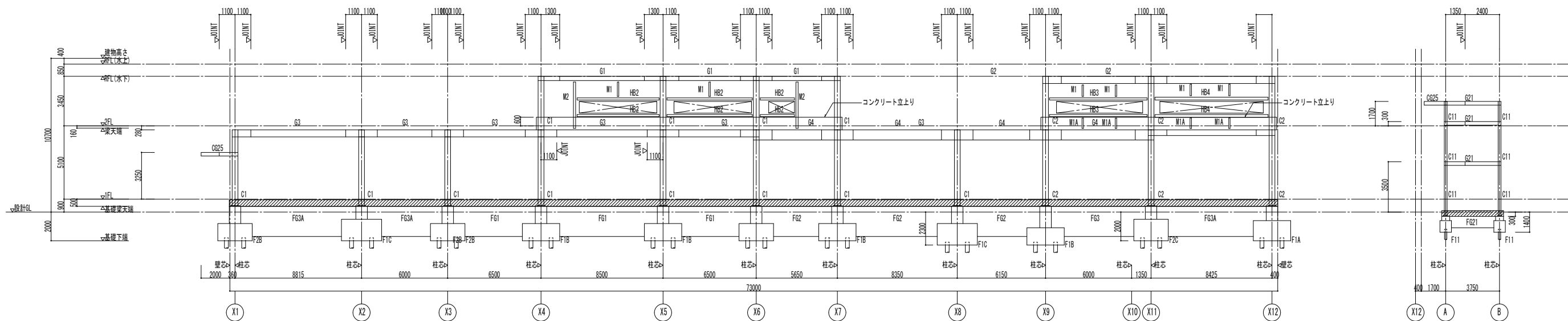
Y4通り 軸組図 1:150

特記無き限り、下記による。
1. ズズズ は増打を示す。



Y5通り 軸組図 1:150

特記無き限り、下記による。
1. ズズズ は増打を示す。



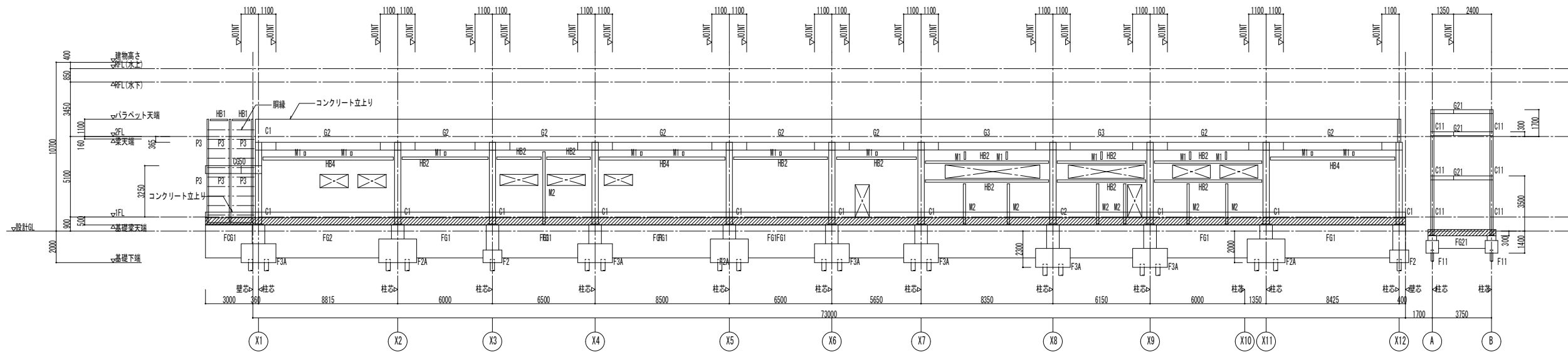
Y6通り 軸組図 1:150

特記無き限り、下記による。
1. 破線は増打を示す。

1:150

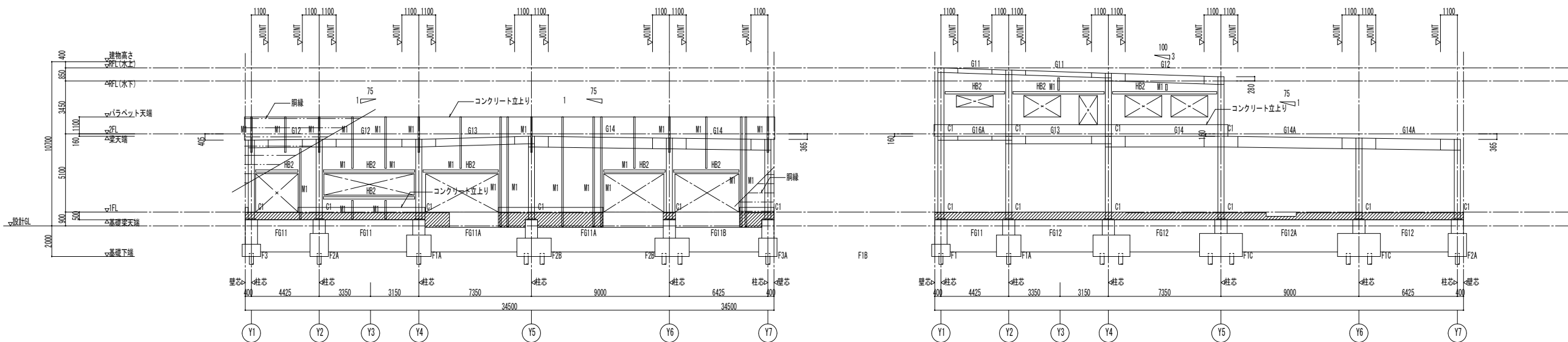
Y6通り+4025軸組図

特記無き限り、下記による。
1. 破線は増打を示す。



Y7通り 軸組図 1:150

特記無き限り、下記による。
1. 破線は増打を示す。

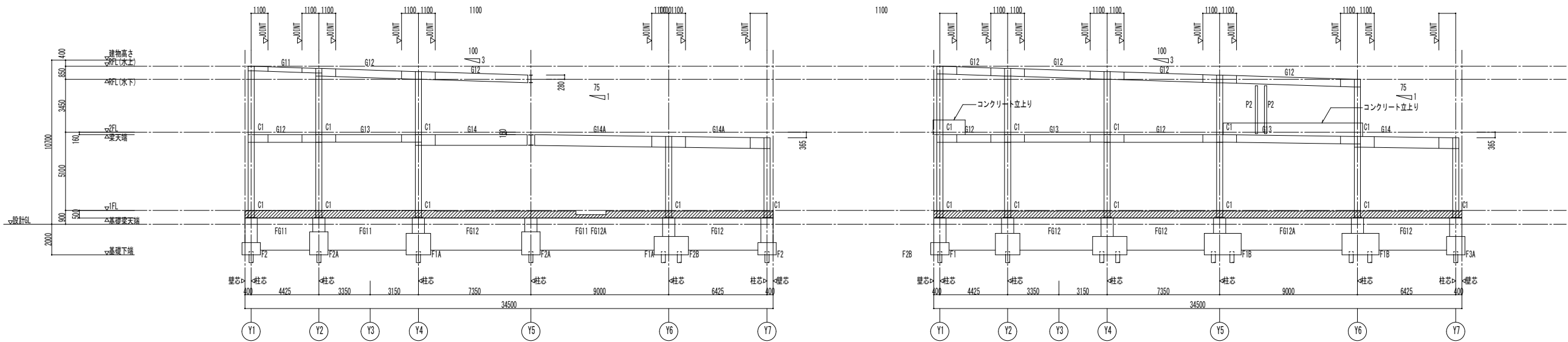


X1通り 軸組図 1:150

特記無き限り、下記による。
1. 破線は増打を示す。
(注記) エレベーターに付随する柱梁及び他の部材はエレベーター詳細図による。

X2通り 軸組図 1:150

特記無き限り、下記による。
1. 破線は増打を示す。

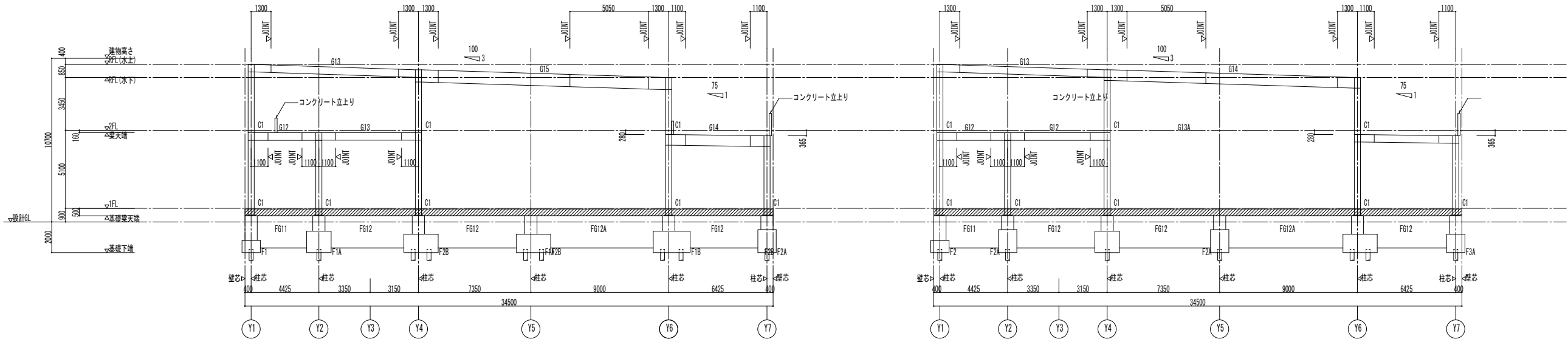


X 3 通り 軸組図 1 : 150

特記無き限り、下記による。
1. zzzzz は増打を示す。

X 4 通り 軸組図 1 : 150

特記無き限り、下記による。
1. zzzzz は増打を示す。

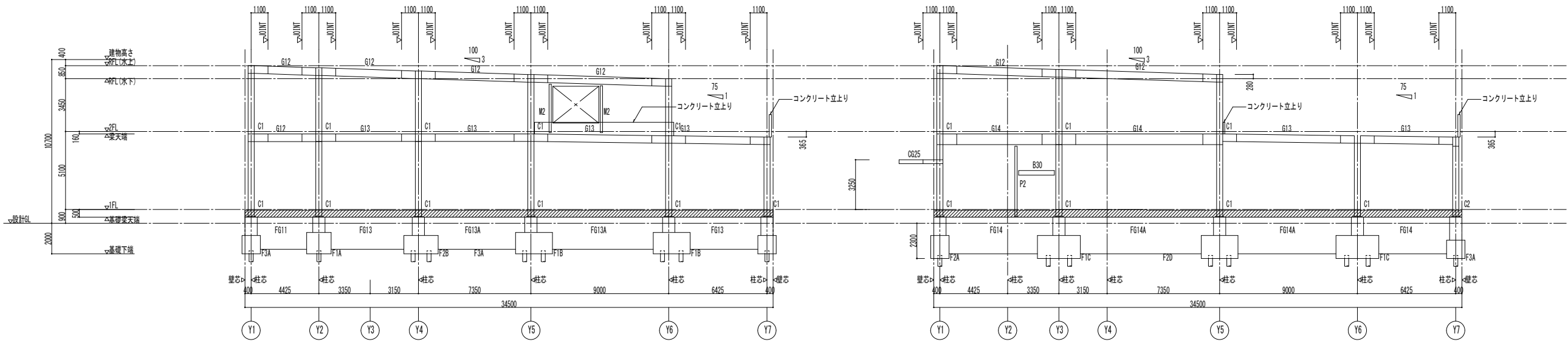


X 5 通り 軸組図 1 : 150

特記無き限り、下記による。
1. zzzzz は増打を示す。

X 6 通り 軸組図 1 : 150

特記無き限り、下記による。
1. zzzzz は増打を示す。

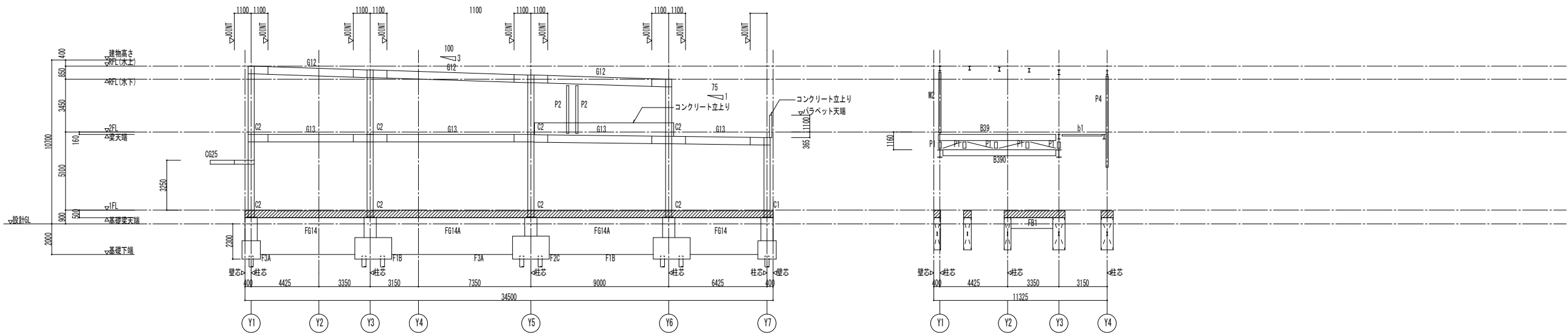


X 7 通り 軸組図 1 : 150

特記無き限り、下記による。
1. zzzzz は増打を示す。

X 8 通り 軸組図 1 : 150

特記無き限り、下記による。
1. zzzzz は増打を示す。

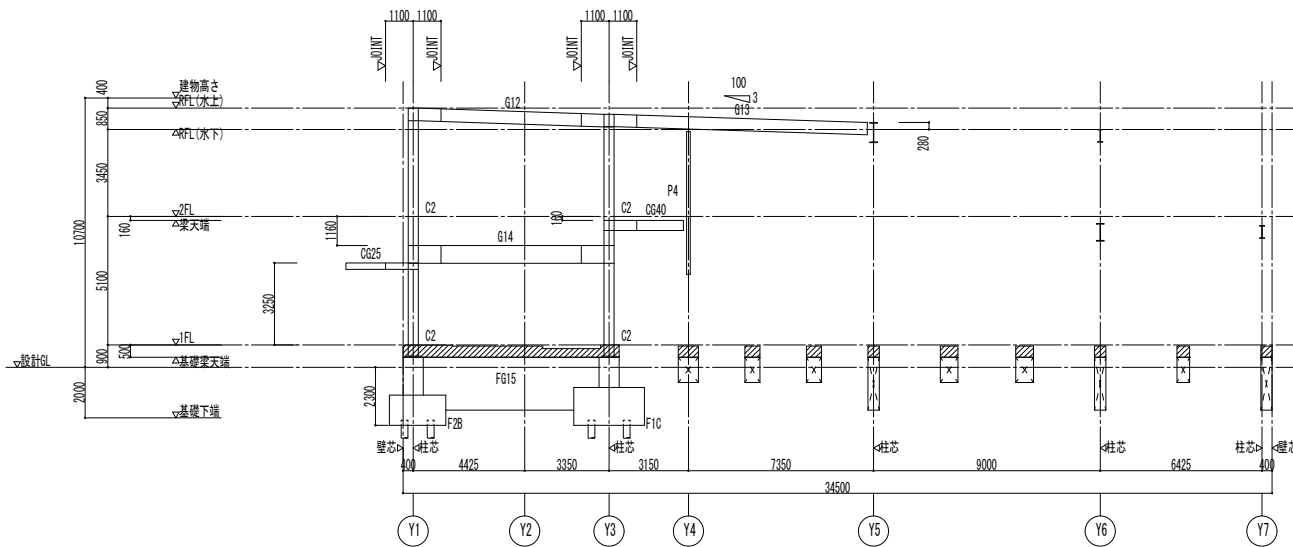


X9通り 軸組図 1:150

特記無き限り、下記による。
1. ZZZZ は増打を示す。
(注記) 小荷物昇降機に付随する柱梁及び他の部材は小荷物昇降機詳細図による。

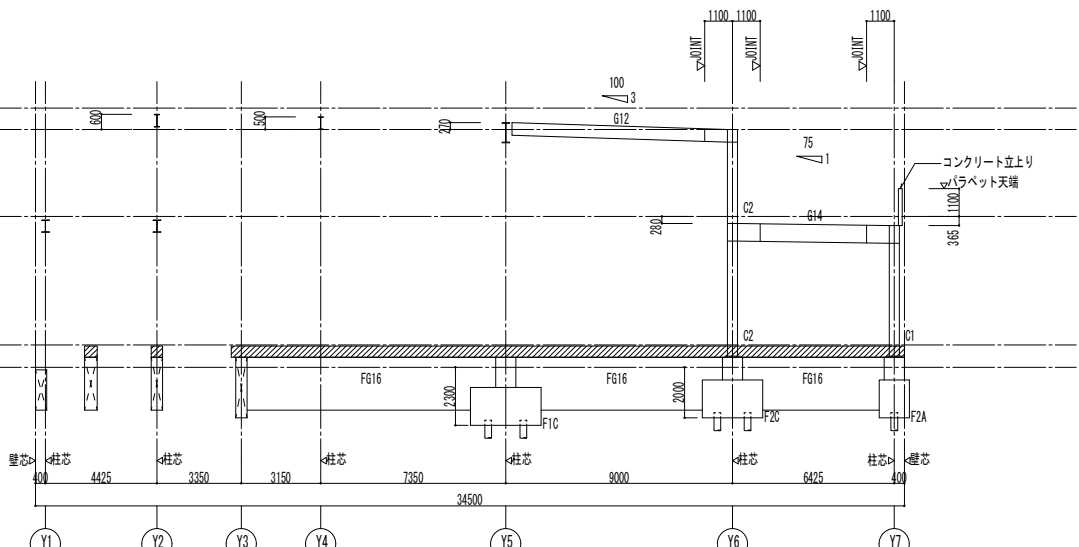
X9+3175通り 軸組図 1:150

特記無き限り、下記による。
1. ZZZZ は増打を示す。
2. プレースはV1とする。



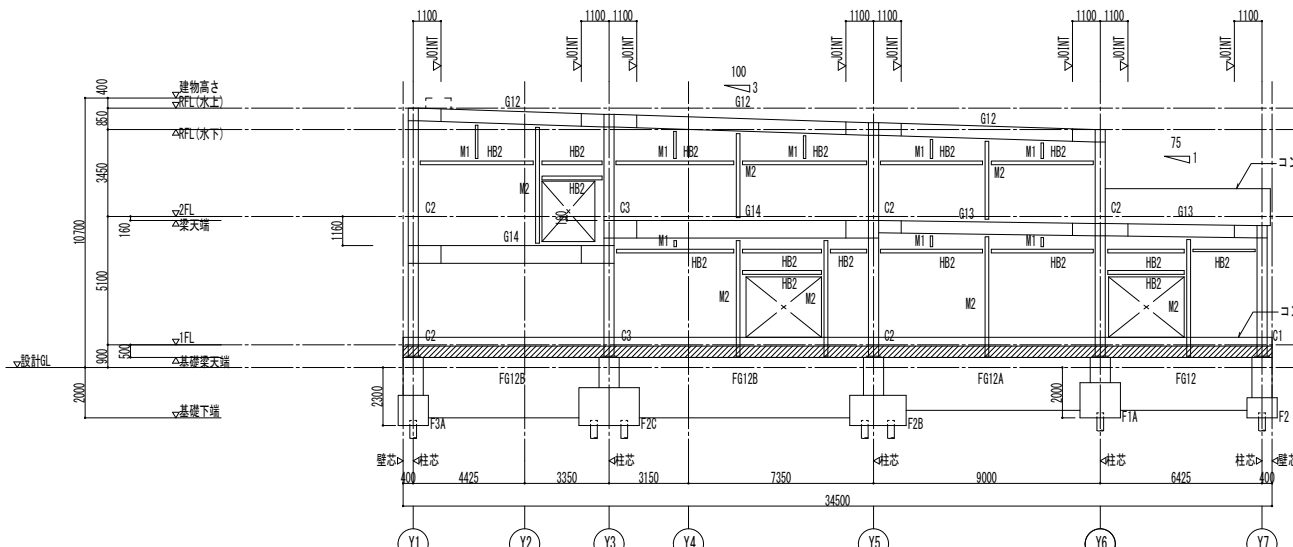
X10通り 軸組図 1:150

特記無き限り、下記による。
1. ZZZZ は増打を示す。



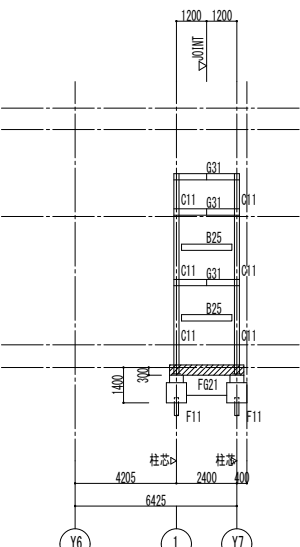
X11通り 軸組図 1:150

特記無き限り、下記による。
1. ZZZZ は増打を示す。



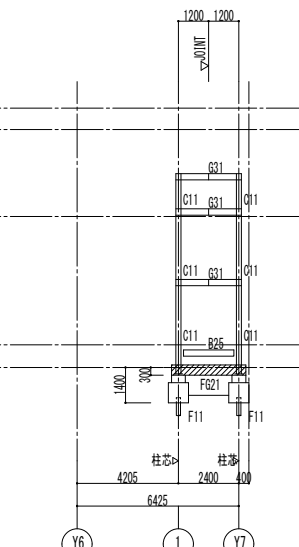
X12通り 軸組図 1:150

特記無き限り、下記による。
1. ZZZZ は増打を示す。



A通り 軸組図 1:150

特記無き限り、下記による。
1. ZZZZ は増打を示す。



B通り 軸組図 1:150

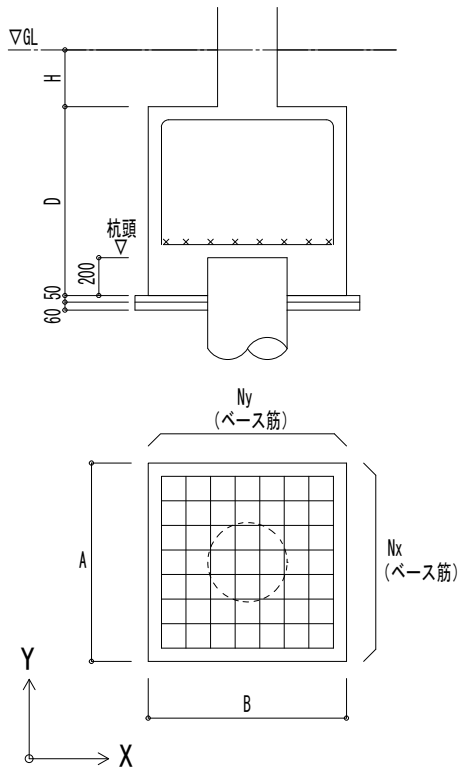
特記無き限り、下記による。
1. ZZZZ は増打を示す。

既製杭基礎標準図

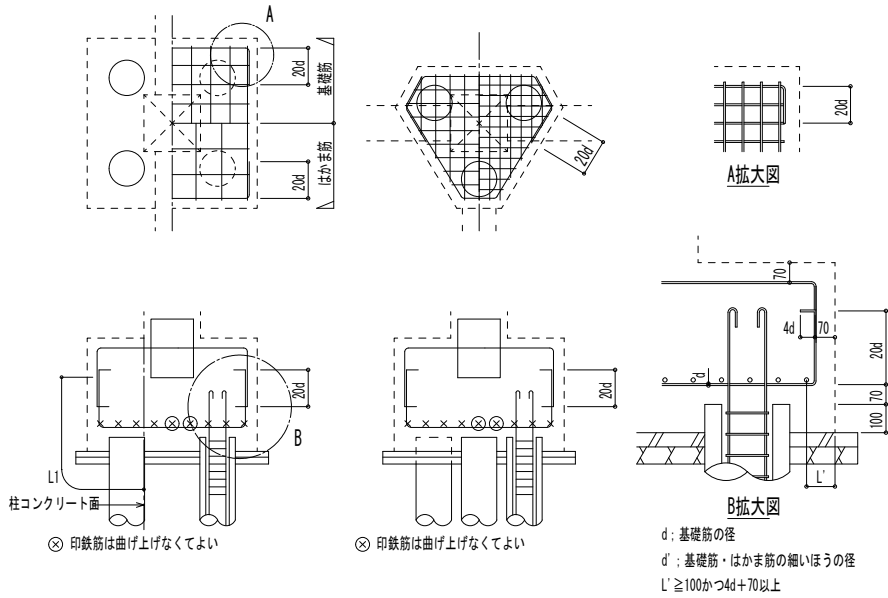
各部配筋：1. 1)

※官公庁工事にあつては、国土交通省大臣官房官庁営繕部監修 公共建築工事共通仕様書（建築工事編）記載事項を優先する。（ ）内番号は、同仕様書の関連項目を示す。

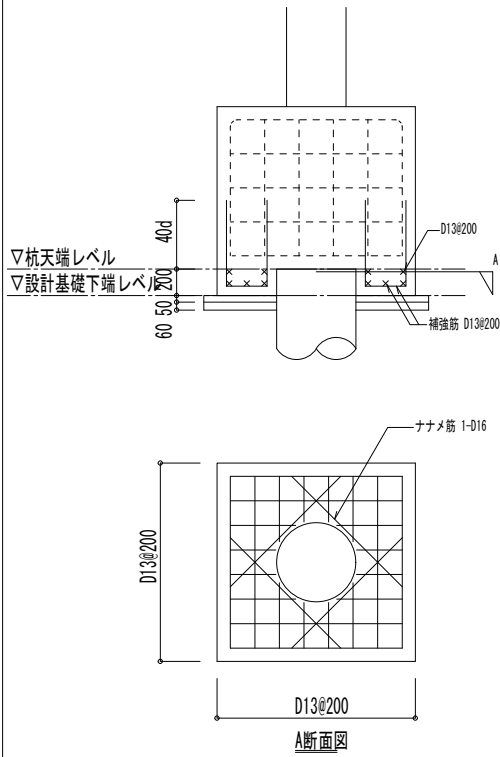
注) 1. 特記なき限り、はかま筋はD13@300とする。



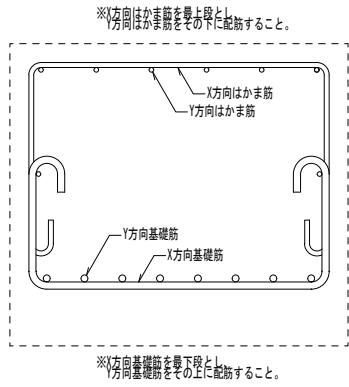
基礎配筋要領

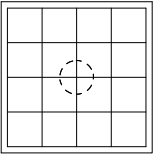
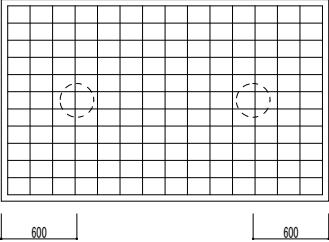
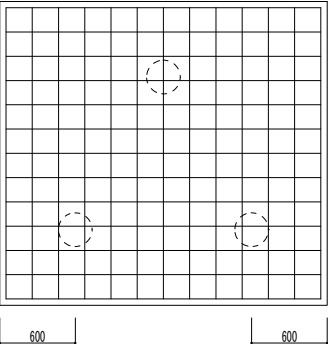
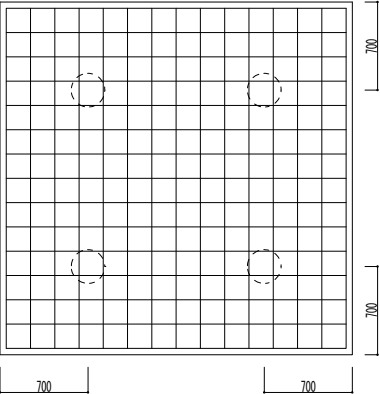
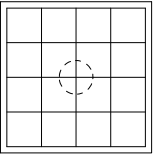
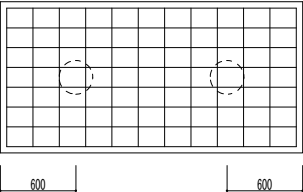
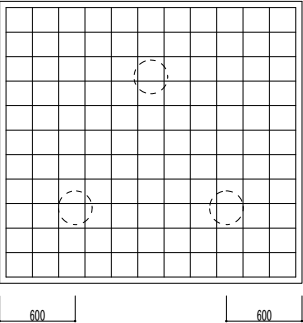
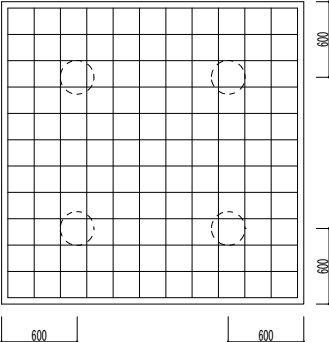
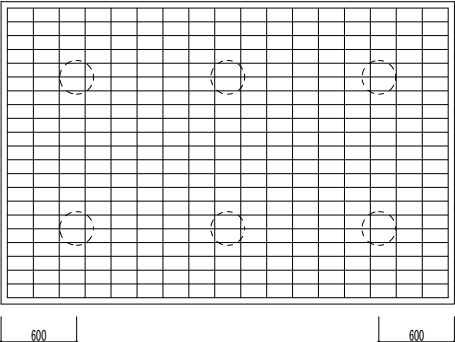
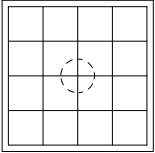
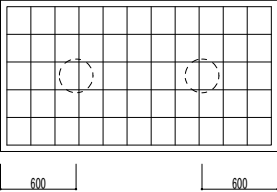
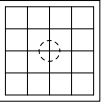


基礎補強要領



基礎筋位置関係要領図



基礎リスト			※官公庁工事にあつては、国土交通省大臣官房官庁営繕部監修 公共建築工事共通仕様書（建築工事編） 記載事項を優先する。（ ）内番号は、同仕様書の関連項目を示す。				
符 号	F1	F1A	F1B	F1C	F2	F2A	F2B
杭径（杭頭）	φ267.4	φ267.4	φ267.4	φ267.4	φ267.4	φ267.4	φ267.4
断面							
H	1200	600	800[1100]	500[800]	1200	500[800]	800[1100]
D	800	1400	1200	1500	800	1500	1200
A	1200	1600	2412	2800	1200	1200	2239
B	1200	2600	2600	2800	1200	2400	2400
Nx	5-D16	12-D16	13-D19	15-D19	5-D16	8-D16	12-D16
Ny	5-D16	15-D16	13-D19	15-D19	5-D16	12-D16	12-D16
備 考							
符 号	F2C	F2D	F3		F3A	F11	
杭径（杭頭）	φ267.4	φ267.4		φ267.4	φ267.4	φ165.2	
断面							
H	500	500[800]		1200	800[1100]	600	
D	1500	1500		800	1200	800	
A	2400	2400		1200	1200	800	
B	2400	3600		1200	2200	800	
Nx	12-D16	22-D19		5-D16	6-D16	5-D16	
Ny	12-D16	18-D19		5-D16	12-D16	5-D16	
備 考							

共通事項（特記無き限り）

LB

S=1:3.0

・主筋：D19～D25はSD345、D29～D32はSD390とする。
・S T R : D表示はSD295Aとする。
・幅止筋：D10@1000
・片側土圧を受ける地中梁の腹筋は、柱内・梁内へ40d以上、定着させること。
・二筋筋が3本以上の場合は、かんざし筋をD13@500で入れるものとする。

符 号	FG1	FG1A	FG1B	FG2	FG3	FG3A	FG3B	FG4	FG11	FG11A	FG11B	FG12	FG12A	FG12B	FG13
位 置	全断面	全断面	全断面	全断面	全断面	全断面	全断面	全断面	全断面	全断面	全断面	全断面	全断面	全断面	全断面
断面															
(Fc24)															
B×D	450×2100	450×1600	450×1900	450×2100	450×2100	450×2100	450×2000	800×2400	450×2100	450×1600	650×1600	500×2100	500×2100	800×2400	600×2100
上 端 筋	4-D29	4-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	7-D29	5-D29-D29	4-D29	5-D29		8-D29	8-D29	11-D29	10-D29
下 端 筋	4-D29	4-D29	5-D29	6-D29	7-D29	8-D29	8-D29	7-D29	4-D29	5-D29	5-D29	4-D29	6-D29	7-D29	5-D29
スターラップ	2-D13@200	2-D13@200	4-D13@100	2-D13@200	2-D13@150	2-D13@150	2-D13@150	4-D13@100	2-D13@200	3-D13@100	4-D13@100	2-D13@150	2-D13@150	4-D13@100	2-D13@200
腹 筋	10-D13	8-D13	10-D13	10-D13	10-D13	10-D13	10-D13	12-D13	10-D13	8-D13	8-D13	10-D13	10-D13	12-D13	10-D13
符 号	FG13A	FG14	FG14A	FG15	FG16		FG1	FG2		FG21	FG31				
位 置	全断面	全断面	全断面	全断面	全断面		全断面	全断面		全断面	全断面				
断面															
(Fc24)															
B×D	600×2100	800×2400	800×2400	800×2100	800×2100		450×2100	450×1600		400×800	400×800				
上 端 筋	10-D29	13-D29	13-D29	7-D29	15-D29		4-D29	5-D29		3-D19	3-D19				
下 端 筋	7-D29	7-D29	9-D29	14-D29	13-D29		4-D29	4-D29		3-D19	3-D19				
スターラップ	2-D13@200	4-D13@100	4-D13@100	2-D13@150	2-D13@150		2-D13@200	2-D13@200		2-D13@200	2-D13@200				
腹 筋	10-D13	12-D13	12-D13	10-D13	10-D13		10-D13	8-D13		4-D13	4-D13				
符 号															
位 置															
断面															
(Fc24)															
B×D															
上 端 筋															
下 端 筋															
スターラップ															
腹 筋															

符号	C1	C2	C3
2階	柱頭 □-400×400×12	□-400×400×16	□-400×400×19
	柱脚 □-400×400×12	□-400×400×16	□-400×400×19
1階	柱頭 □-400×400×12	□-400×400×16	□-400×400×22
	柱脚 □-400×400×12	□-400×400×16	□-400×400×22
ベースプレート	ハイベースME0 EB400-9-30	ハイベースME0 EB400-9-30	ハイベースME0 EB400-9-30
礎柱			
D×B	800×800	800×800	800×800
主筋	16-D22	16-D22	16-D22
フープ	D13φ150	D13φ150	D13φ150

符号		C11
3階	柱頭	□・200×200×6
	柱脚	□・200×200×6
2階	柱頭	□・200×200×6
	柱脚	□・200×200×6
1階	柱頭	□・200×200×6
	柱脚	□・200×200×6
ベースプレート		ハイベーンNE0 EB200-4-24
礎柱		
		
D×B		550×550
主筋		8-116
フープ		D13@150

符号	P1	P2	P3	P4	P5	M1	M1A	M2
2階	柱脚 □-200×200×9	—	□-125×125×9	H-150×100×7×10	—	H-100×100×6×8	□-100×50×5×7.5	H-150×150×7×10
柱脚	□-200×200×9	—	□-125×125×9	H-150×150×7×10	—	H-100×100×6×8	□-100×50×5×7.5	H-150×150×7×10
1階	柱脚	□-150×150×4.5	□-125×125×9	H-150×150×7×10	H-200×200×8×12	H-100×100×6×8	—	H-150×150×7×10
柱脚	—	□-150×150×4.5	□-125×125×9	H-150×150×7×10	H-200×200×8×12	H-100×100×6×8	—	H-150×150×7×10
柱脚 (梁接合部) ベースプレート							(S-32a)による	
	B. PL-12×400×250 HTB 4-M20	B. PL-12×400×250 HTB 4-M16	— HTB 2-M16	— HTB 2-M16	— HTB 2-M16	HTB 2-M16	HTB 2-M16	HTB 2-M16
柱脚 ベースプレート								
	B. PL-9x310x180 A Bolt 2-M16	B. PL-12x180x180 A Bolt 2-M16	B. PL-12x180x180 A Bolt 2-M16	B. PL-12x230x230 A Bolt 2-M19	B. PL-12x230x230 A Bolt 2-M16	B. PL-9x130x130 A Bolt 2-M16	—	B. PL-12x180x180 A Bolt 2-M16

[illegible]

符号	G21	
位置	端部	中央
1階	H-250×125×6×9	H-250×125×6×9
3階	H-250×125×6×9	H-250×125×6×9
2階	H-250×125×6×9	H-250×125×6×9
備考		
符号	G31	
位置	端部	中央
1階	H-250×125×6×9	H-250×125×6×9
3階	H-250×125×6×9	H-250×125×6×9
2階	H-250×125×6×9	H-250×125×6×9
備考		

[illegible]

番号	断面	備考
B588	H-588×300×12×20	F8T使用の場合、10-M20
B488	H-488×300×11×18	F8T使用の場合、8-M20
B440	H-440×300×11×18	F8T使用の場合、8-M20
B390	H-390×300×10×16	F8T使用の場合、6-M20
B150	H-150×150×7×10	F8T使用の場合、2-M20
B148	H-148×100×6×9	F8T使用の場合、2-M20
B50	H-500×200×10×16	F8T使用の場合、8-M20
B49	H-496×199×9×14	F8T使用の場合、8-M20
B45	H-450×200×9×14	F8T使用の場合、6-M20
B44	H-445×199×8×12	F8T使用の場合、6-M20
B40	H-400×200×8×13	F8T使用の場合、6-M20
B39	H-396×199×7×11	F8T使用の場合、6-M20
B35	H-350×175×7×11	F8T使用の場合、4-M20
B34	H-346×174×6×9	F8T使用の場合、4-M20
B30	H-300×150×6.5×9	F8T使用の場合、4-M20
B29	H-298×149×5.5×8	F8T使用の場合、4-M20
B25	H-250×125×6×9	F8T使用の場合、4-M20
B24	H-248×124×5×8	F8T使用の場合、4-M20
B20	H-200×100×5.5×8	F8T使用の場合、2-M20
B19	H-198×99×4.5×7	F8T使用の場合、2-M20
B17	H-175×90×5×8	F8T使用の場合、2-M20
B15	H-150×75×5×7	F8T使用の場合、2-M20
OB45	H-450×200×9×14	
OB25	H-250×125×6×9	
Hb1	H-100×100×6×8	強軸水平 (前風翼) HTB 2-M16 9P-L9
Hb2	H-150×150×7×10	強軸水平 (前風翼) HTB 2-M20 9P-L12
Hb3	H-175×175×7.5×11	強軸水平 (前風翼) HTB 2-M20 9P-L12
Hb4	H-200×200×8×12	強軸水平 (前風翼) HTB 2-M20 9P-L12

[illegible]

符号	基板方向	厚さ(t)	短辺方向			備考
			位置	端部	中央	
S1	150	上端筋	D10, D13#200	←	D10, D13#200	
		下端筋	D10#200	←	D10#200	
S2	150	上端筋	D13#200	←	D10, D13#200	
		下端筋	D10, D13#200	←	D10#200	
S2A	200	上端筋	D13#200	←	D10, D13#200	
		下端筋	D10, D13#200	←	D10#200	
CS1	200	上端筋	D10, D13#150	←	D13#150	
		下端筋	D10#150	←	D10#150	
CS2	200	上端筋	D13#200	←	D10, D13#200	
		下端筋	D10#200	←	D10#200	
FS1	300	上端筋	D13#100	←	D13#100	
		下端筋	D13#100	←	D13#100	
FS2	250	上端筋	D13#200	←	D13#200	
		下端筋	D13#200	←	D13#200	
DS1	150	上端筋	D10, D13#200	←	D10, D13#200	ハイデック KFD-75 t1.2 同等品
		下端筋	D10#200	←	D10#200	
		上端筋				
		下端筋				
		上端筋				
		下端筋				

符 号	接合要領
T1, b1	[-100×50×5×7.5 HTB 2-M16 (ボルトピッチ80) G, PL-6
T1A, b1A	[-100×50×5×7.5 HTB 3-M20 G, PL-6
b1B	HTB 2-M16 G, PL-6 [-100×50×5×7.5 HTB 2-M16 G, PL-6
T2	[-100×50×5×7.5 HTB 2-M16 G, PL-6
T3	[-150×75×6.5×10 HTB 3-M20 G, PL-9

折板に適用
 $h \leq 30$

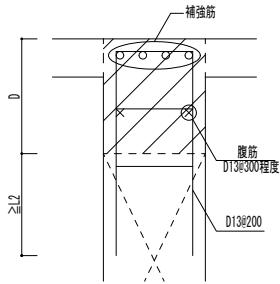
合成デッキスラブに適用
 $h \leq 100$

d (最小高)にて必要な断面積(板厚)を確保する事
(施工図にて決定の事)

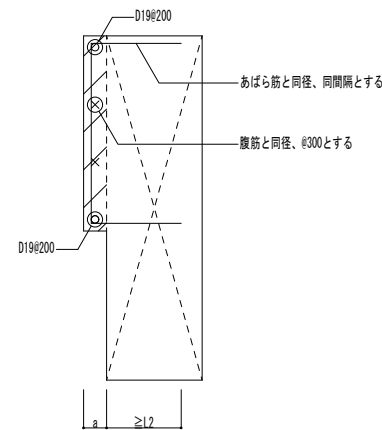
Rib PL-6

Figure 1: Details of the column and beam connection. The figure includes a cross-section of the column and beam, a plan view of the column, and a detail of the beam reinforcement. The cross-section shows a column with a diameter of 200mm and a beam with a width of 200mm. The beam is reinforced with 4 bars (4φ19) and the column with 4 bars (4φ19). The plan view shows the column with a diameter of 200mm and the beam with a width of 200mm. The detail of the beam reinforcement shows the 4φ19 bars and the 200mm spacing.

※下端フカシも同様とする。

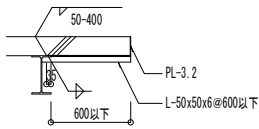
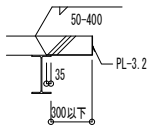
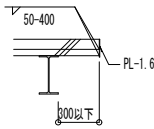
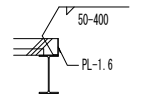


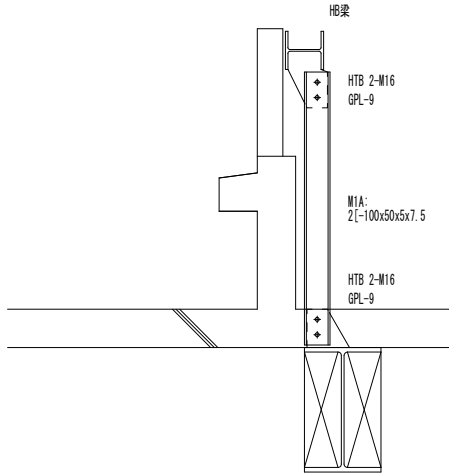
B (mm)	n (補筋筋)
$B \leq 300$	2-D16
$300 < B \leq 500$	3-D16
$500 < B \leq 700$	4-D19
$700 < B$	2-D19+D19@200

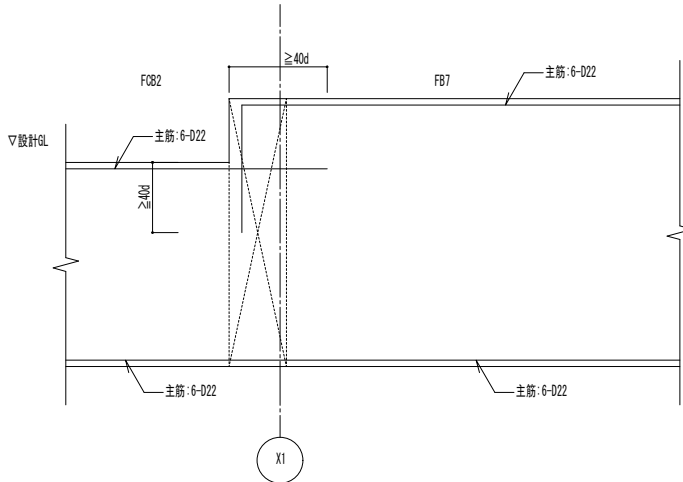


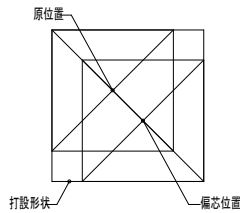
※下端フカシも同様とする。

スラブ端部の補足材（鋼板を使用する場合）



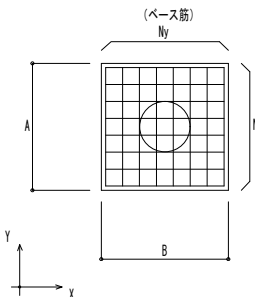




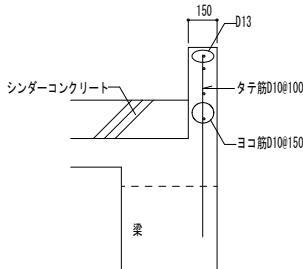


1. 地中梁の補強は、偏芯した杭の両側（右端は片側）に取り付け梁を対象とし、全断面について行う。
2. 主筋の補強は、断面リスト配筋に追加する形で行う。
3. スターラップの補強は、設計配筋の全てについてピッチを密にする。
4. ベース筋の補強は、設計配筋を置き換える。
5. フーチングは原位置と偏芯位置を含む形状に増大する。

*補強筋無しの場合は基礎リストを参照すること

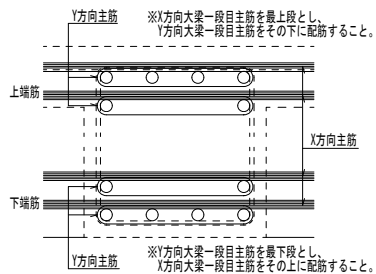


符 号	F			F1A			F2~F3		
基礎層总量	0≤100	101≤200	201≤300	0≤100	101≤200	201≤300	0≤100	101≤200	201≤300
A	補強無し	補強無し	補強無し	補強無し	補強無し	補強無し	補強無し	補強無し	補強無し
B	補強無し	補強無し	補強無し	補強無し	+200	+400	補強無し	補強無し	補強無し
Nx	補強無し	10%増し	20%増し	補強無し	25%増し	50%増し	補強無し	10%増し	20%増し
Ny	補強無し	10%増し	20%増し	補強無し	25%増し	50%増し	補強無し	10%増し	20%増し
備考									
符 号	F2A			F3A			F3B		
基礎層总量	0≤100	101≤200	201≤300	0≤100	101≤200	201≤300	0≤100	101≤200	201≤300
A	補強無し	+200	+300	補強無し	補強無し	補強無し	補強無し	+200	+400
B	補強無し	+400	+900	補強無し	+200	+400	補強無し	補強無し	補強無し
Nx	補強無し	25%増し	50%増し	補強無し	25%増し	50%増し	補強無し	25%増し	50%増し
Ny	補強無し	25%増し	50%増し	補強無し	25%増し	50%増し	補強無し	25%増し	50%増し
備考									

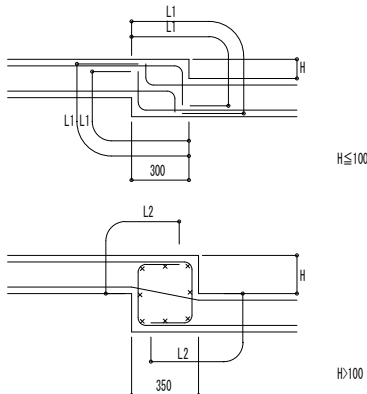


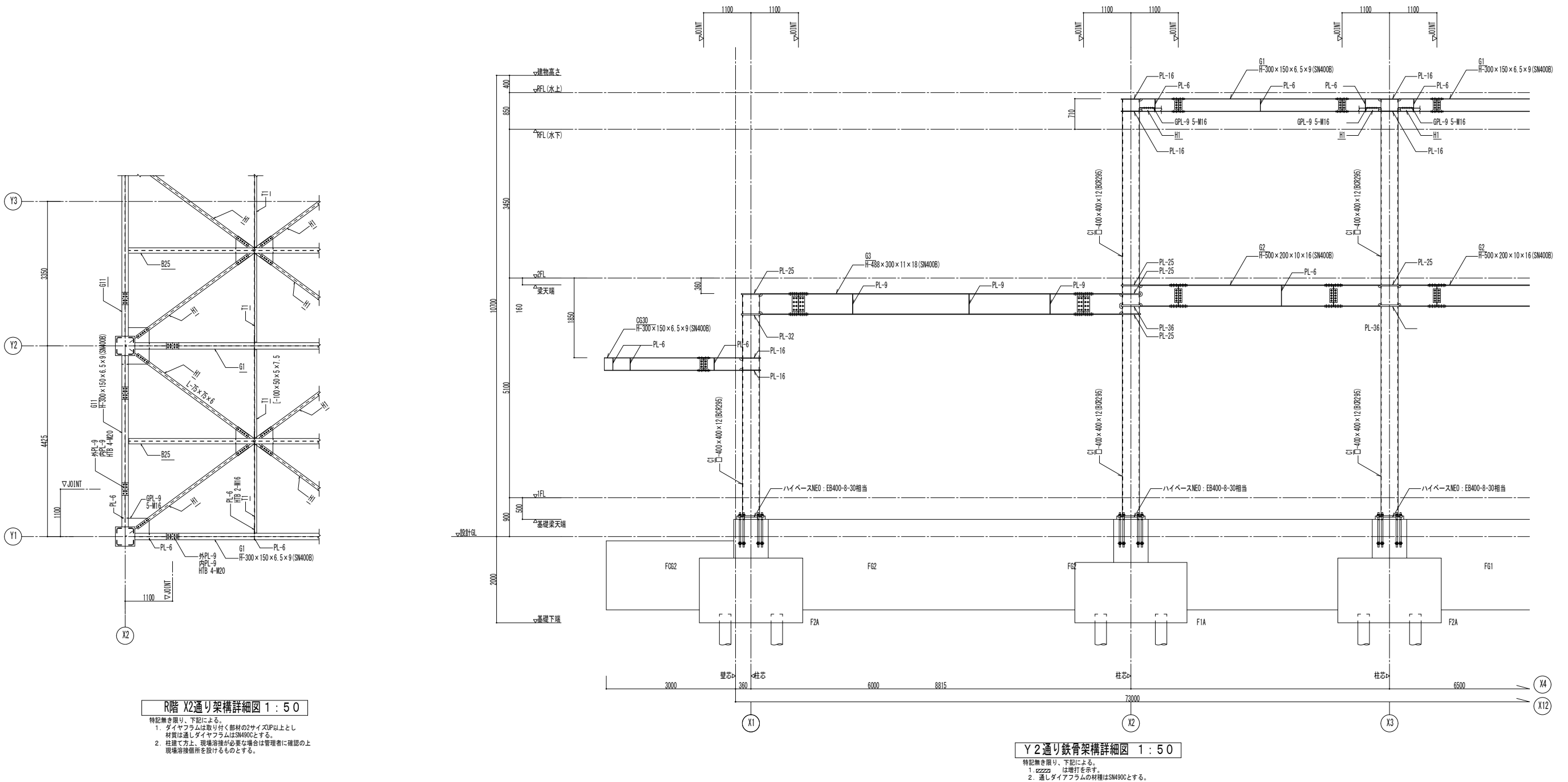
梁レベル、梁成が同じ場合（梁レベル、梁成が異なる場合はX方向上端筋を最上段とする。）

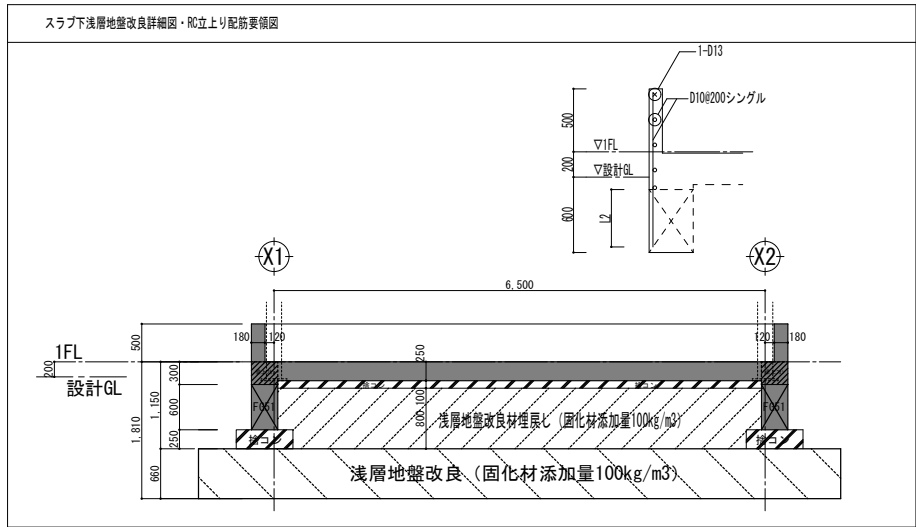
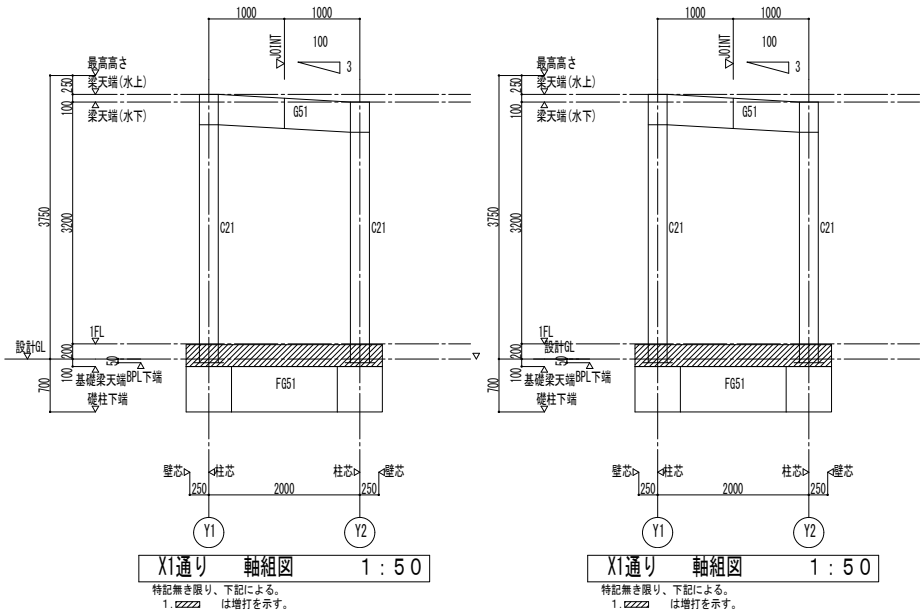
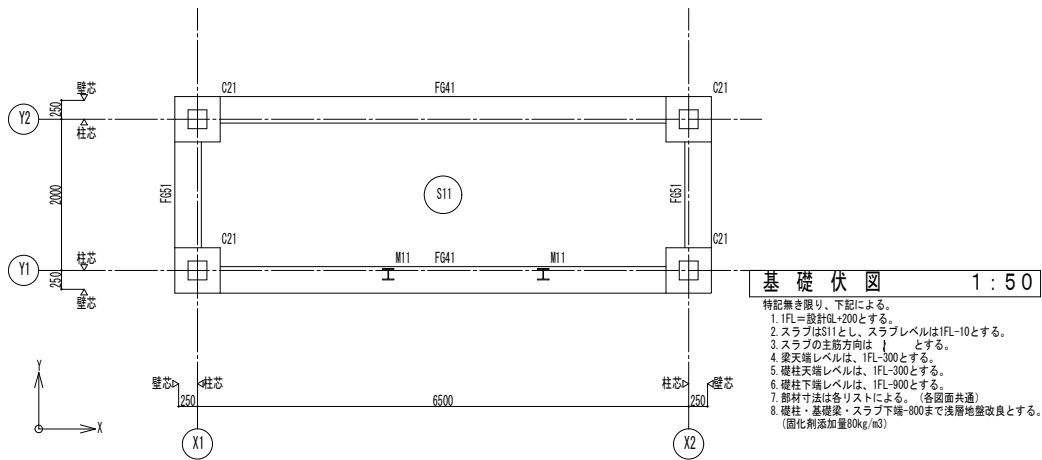
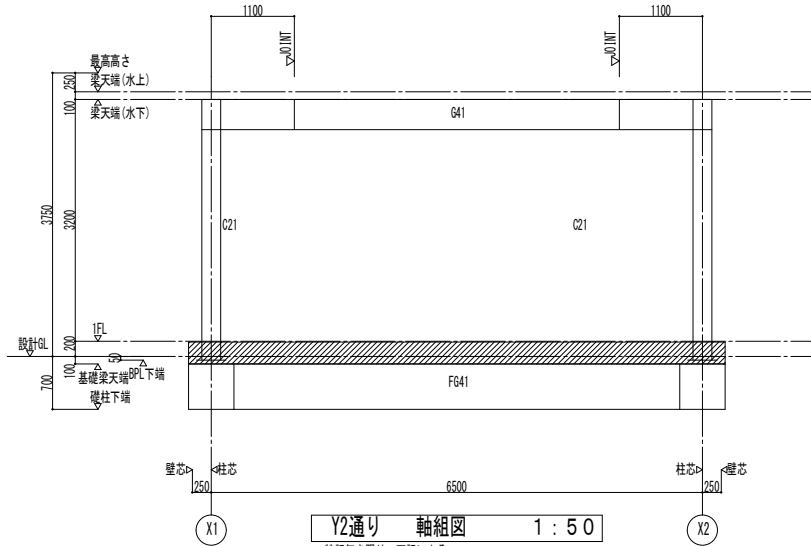
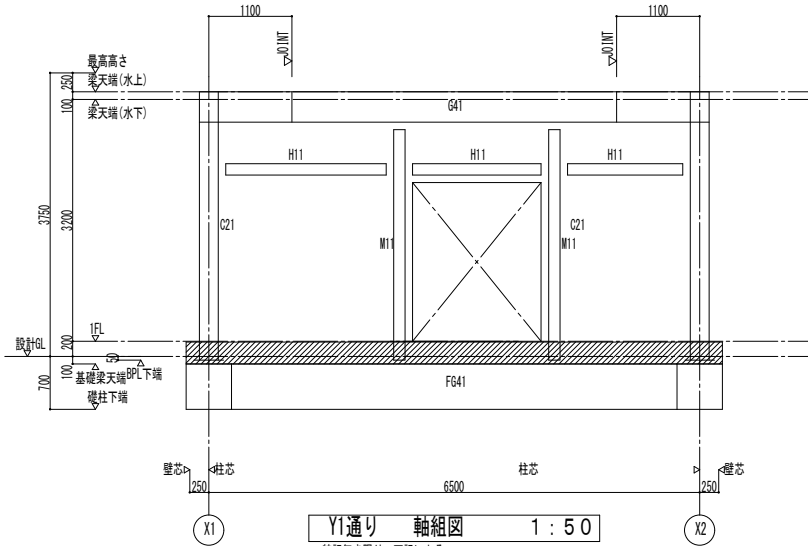
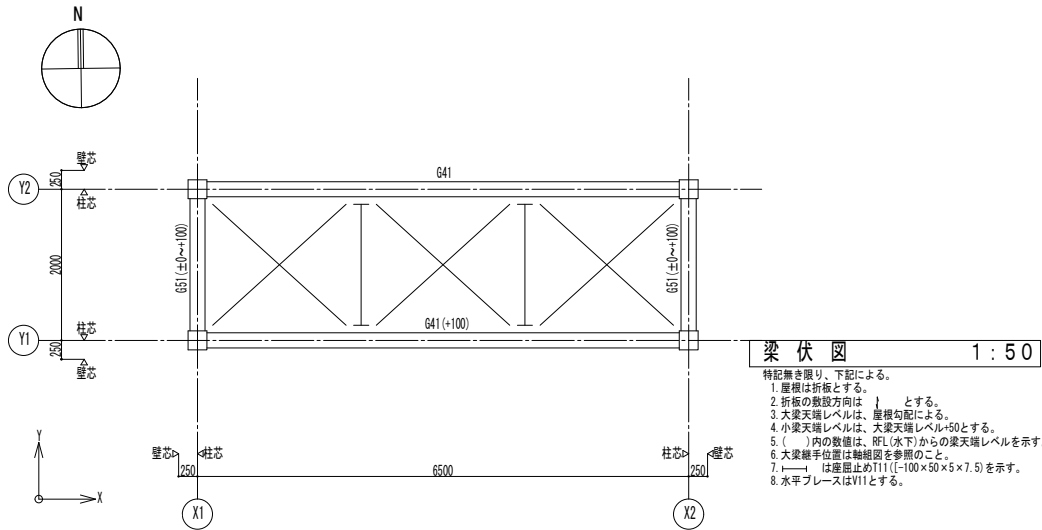
※梁レベル、梁成が同じ場合（梁レベル、梁成が異なる場合はX方向上端筋を最上段とする。）



主筋の納まりにより位置関係を変更する場合は
監理者と協議すること。







共通事項 (特記無き限り)



- 主筋 D19~D25はSD325、D29~D32はSD390とする。
- S、T、R、D表示はSD295Aとする。
- 補正筋 D10φ1000
- 片側土圧を受ける地中梁の腹筋は、柱内・壁内へ40d以上、定着させること。
- 二階床が5m以上の場合は、かんざし筋をD13φ500で入れるものとする。

地中梁リスト S=1:30

符 号	FG41	FG51
位 置	全断面	全断面
断 面		
(Fc21)		
B×D	350×600	350×600
上 端 筋	3-D19	3-D19
下 端 筋	4-D19	3-D19
スタラップ	2-D13φ200	2-D13φ200
腹 筋	2-D13	2-D13

柱リスト 特記無き限り、右記による。1. 鋼種 BQR235

符 号	C21
1階	柱頭 □-250×250×9 柱脚 □-250×250×9
ベースプレート	ハイベースNE0 EB250-4-24
礎柱	
(Fc21)	
D×B	600×600
主筋	8-D19
フープ	D13φ150

間柱リスト 特記無き限り、下記による。1. 鋼種 SM400またはSM490

符 号	M11
1階	柱頭 H-150×150×7×10 柱脚 H-150×150×7×10
ベースプレート	
礎柱	
(Fc21)	
D×B	600×600
主筋	8-D19
フープ	D13φ150

大梁リスト 特記無き限り、右記による。1. 鋼種 (凡例) ○: SM490B 無印: SM400B

符 号	G41
位置	端部 中央
1階	H-400×200×8×13 H-400×200×8×13
備考	
符 号	G51
位置	端部 中央
1階	H-400×200×8×13 H-400×200×8×13
備考	

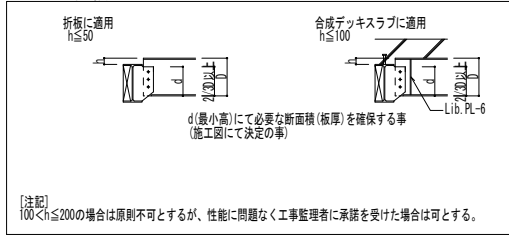
部材リスト

符 号	断 面	備 考
V11	1-W20 (ターンバックル付)	
H11	H-150×150×7×10	強軸水平 (耐風梁)

補剛材リスト

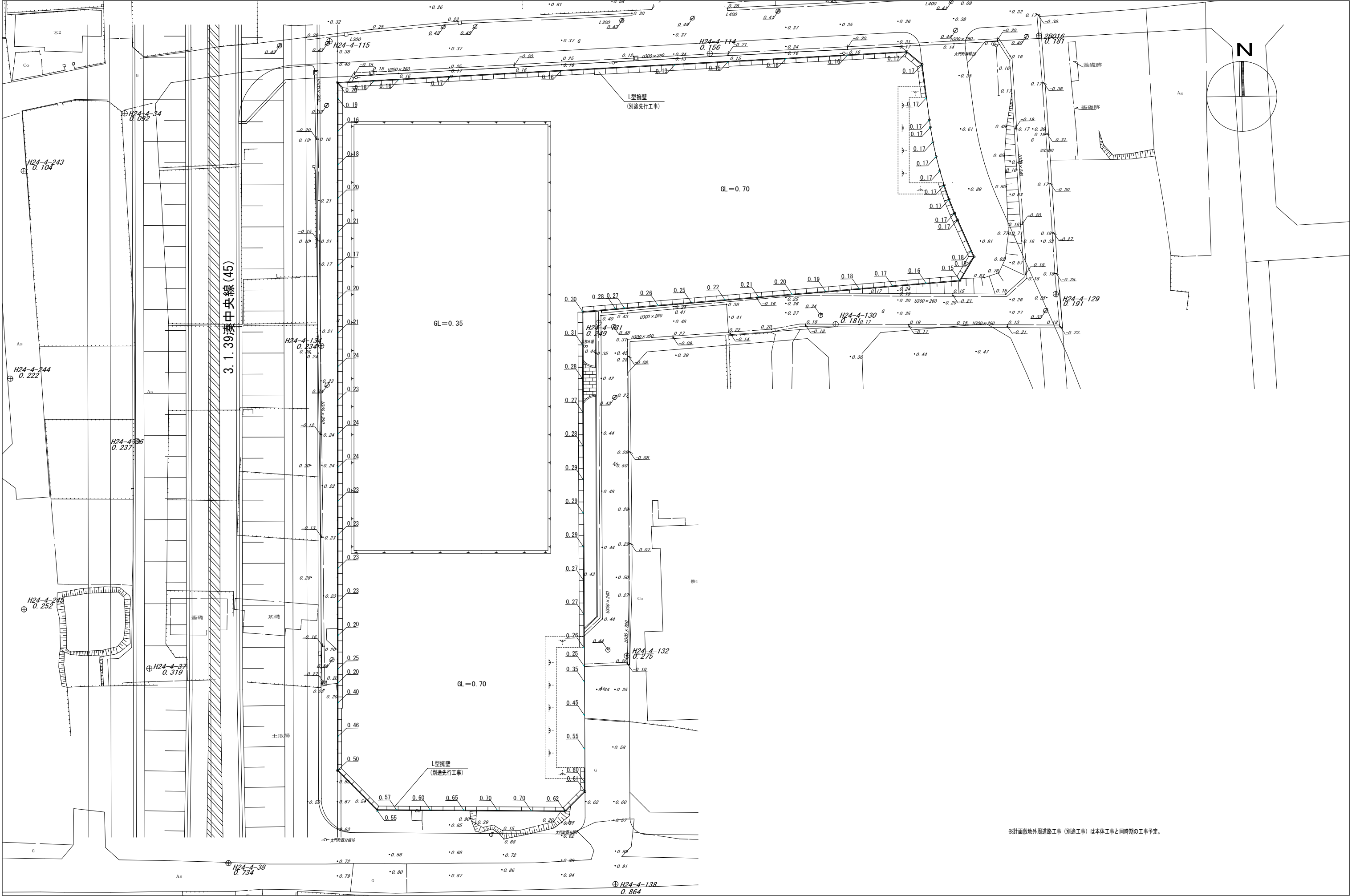
符 号	接合要領
T11	

小梁段差要領



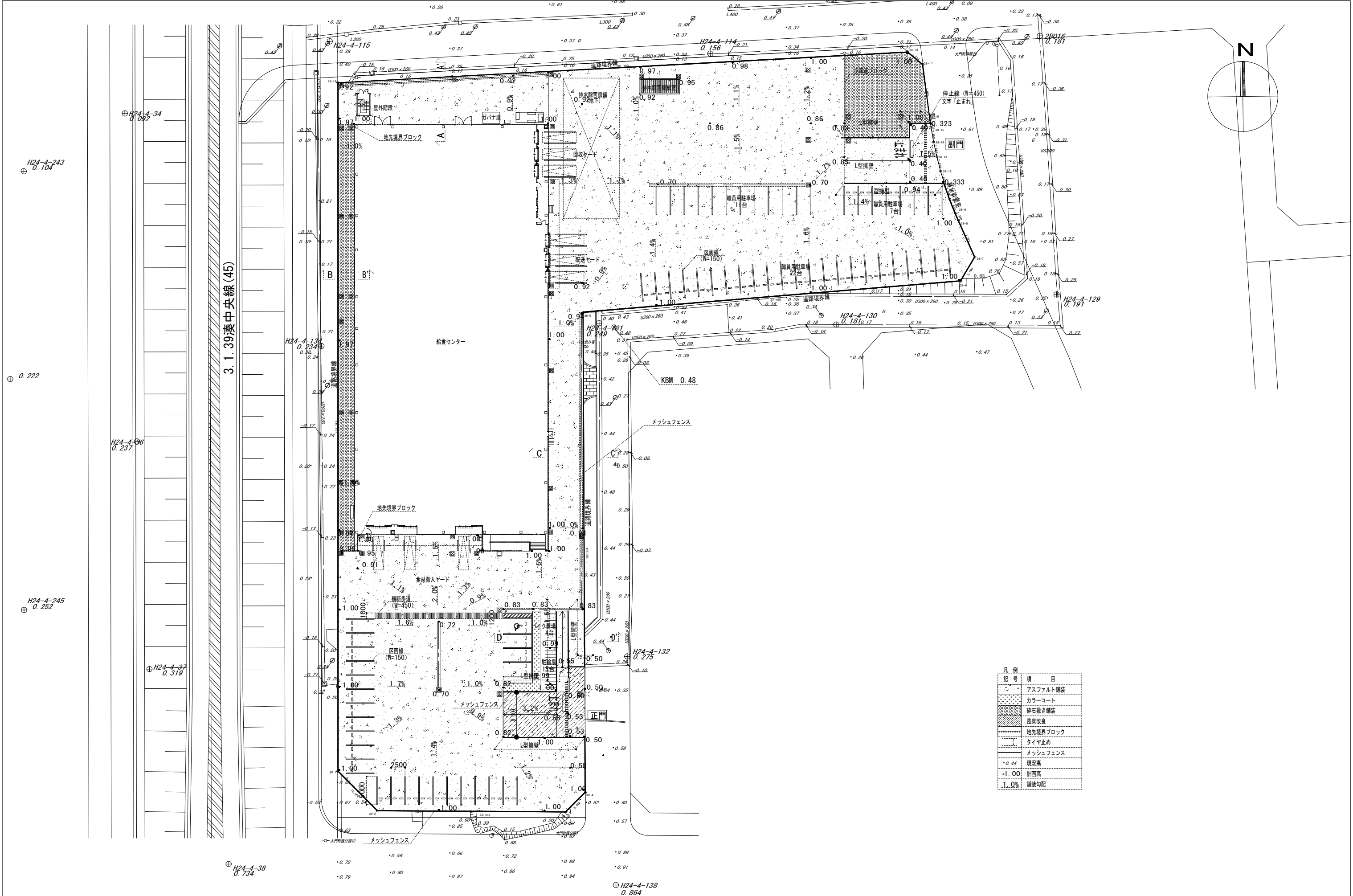
スラブリスト

符 号	厚さ(t)	位置	短辺方向	長辺方向	備考
S11	250	上端筋	D13φ200	D13φ200	Fc21
		下端筋	D13φ200	D13φ200	
		上端筋			
		下端筋			
		上端筋			
		下端筋			



※計画敷地外周道路工事（別途工事）は本体工事と同時期の工事予定。

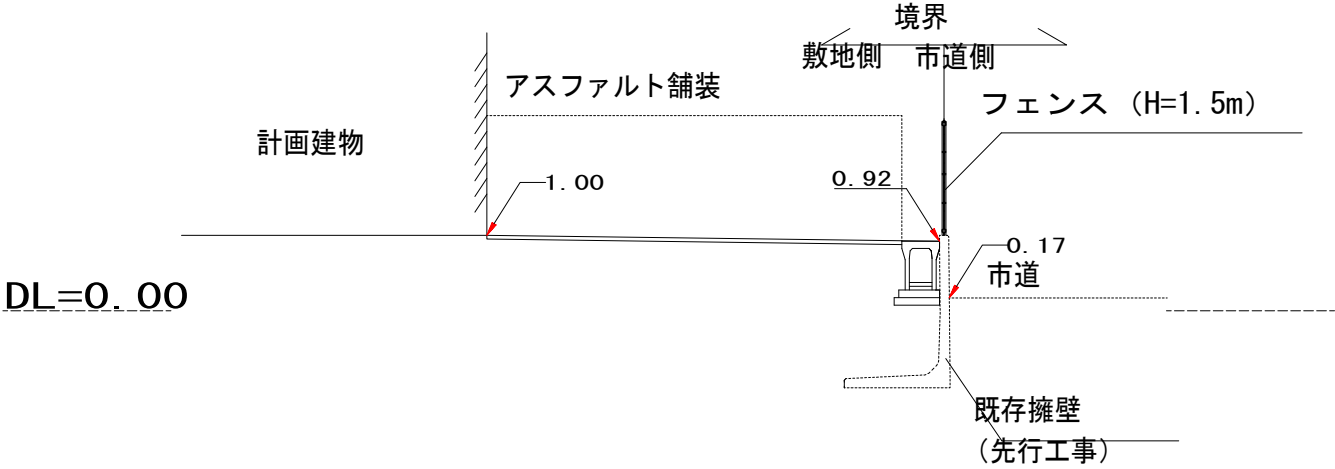
株式会社 日立建設設計	禁複写 無断転載禁止 Copyright (c) 2014 HAE All rights reserved.	制定日010901 REVISION 改訂日090110 改訂日100301	APPD. CHKD. DWN. DATE 2014.09.30 JOB.NAME (仮称) 石巻東学校給食センター建設工事 加藤 渡辺 宮田 SCALE A1 1:300 TITLE 現況平面図 A3 1:600	DWG. NO. C -01



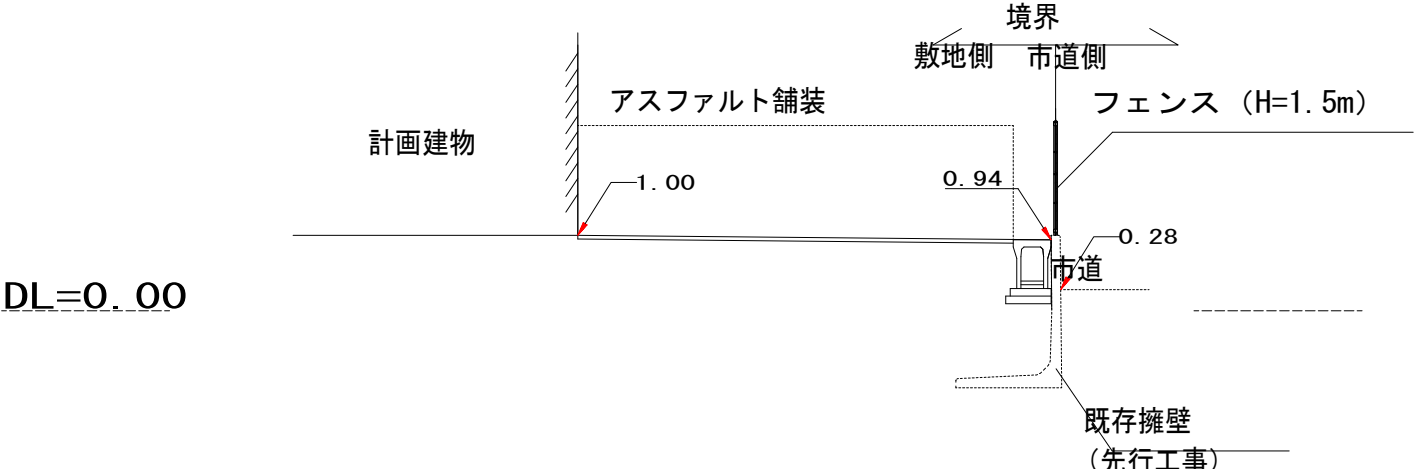
凡 例	
記 号	項 目
●	アスファルト舗装
■	カラーコート
■	砕石敷き舗装
■	路床改良
■■■■■■■■■■	地先境界ブロック
———	タイヤ止め
———	メッシュフェンス
● 0.44	現況高
● 1.00	計画高
1.0%	舗装勾配

計画断面図

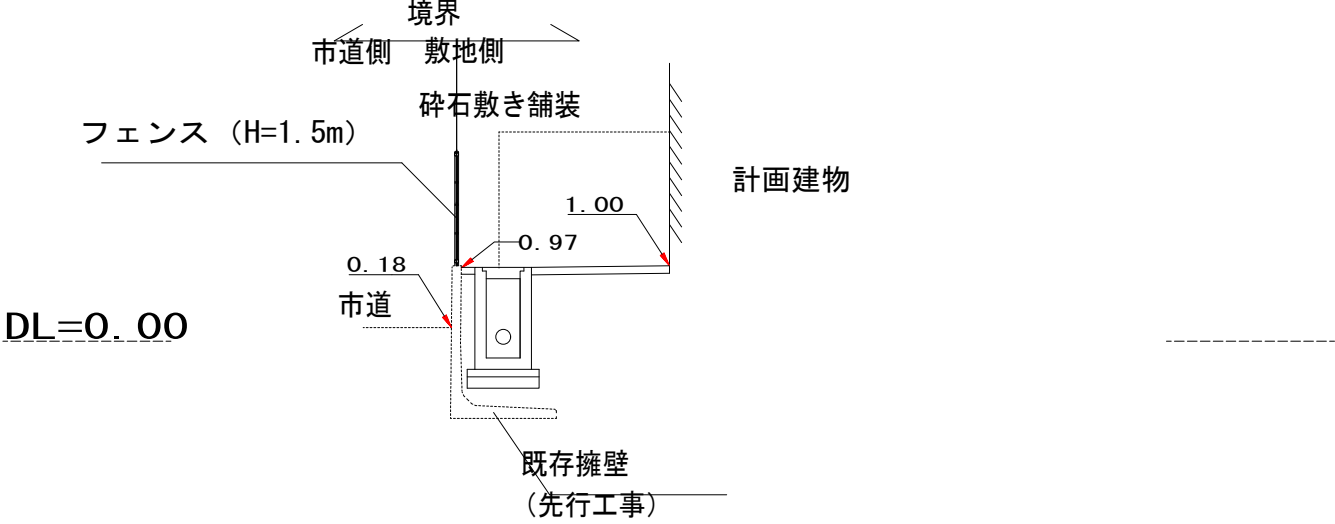
A－A’ 断面



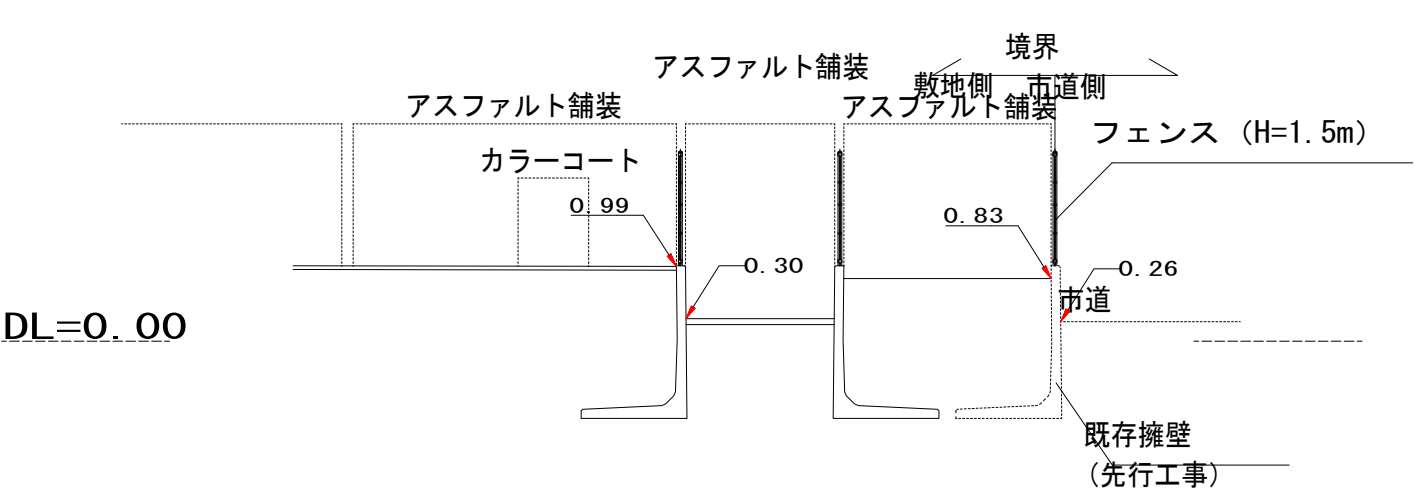
C－C’ 断面



B－B’ 断面

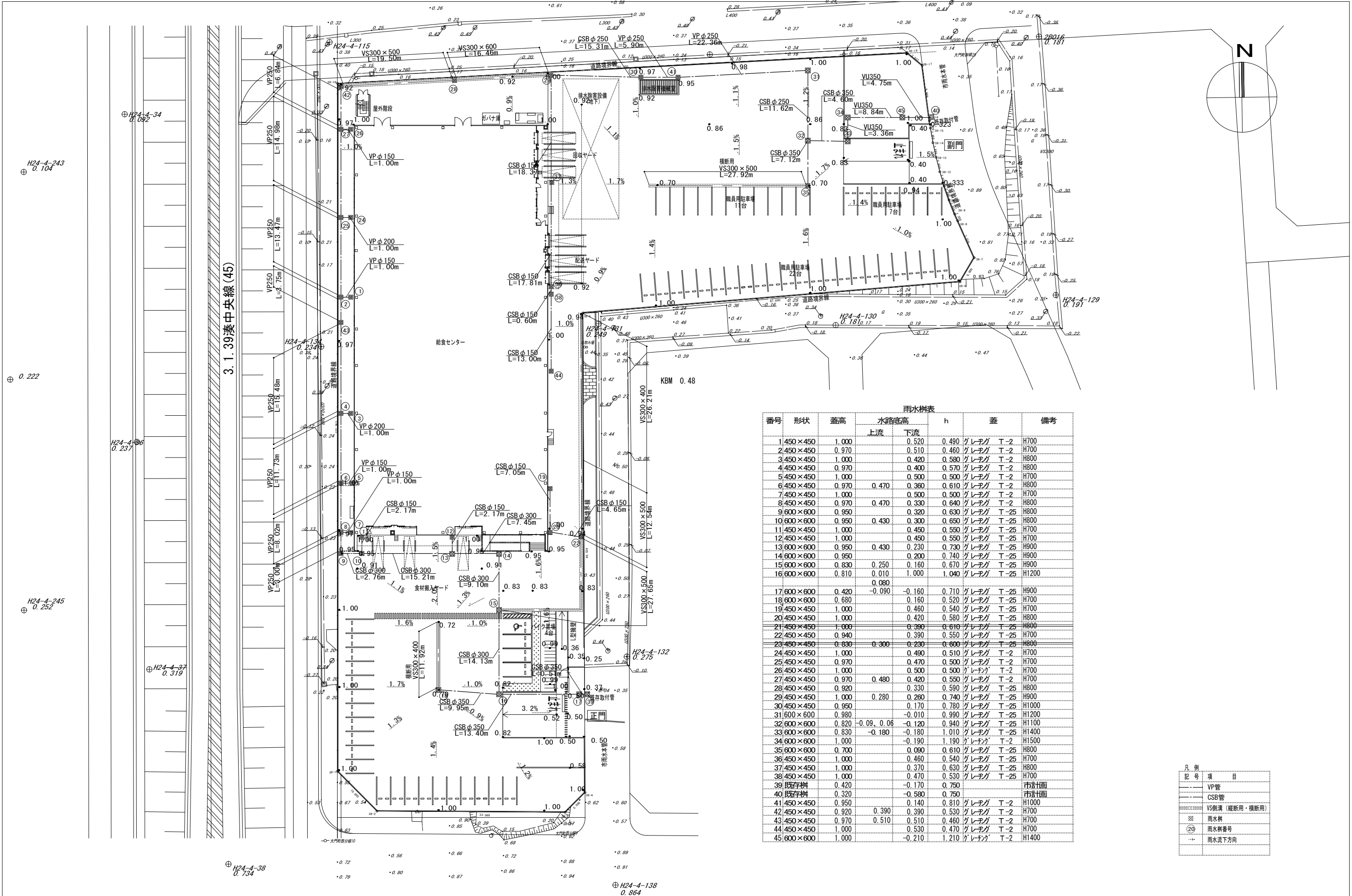


D－D’ 断面



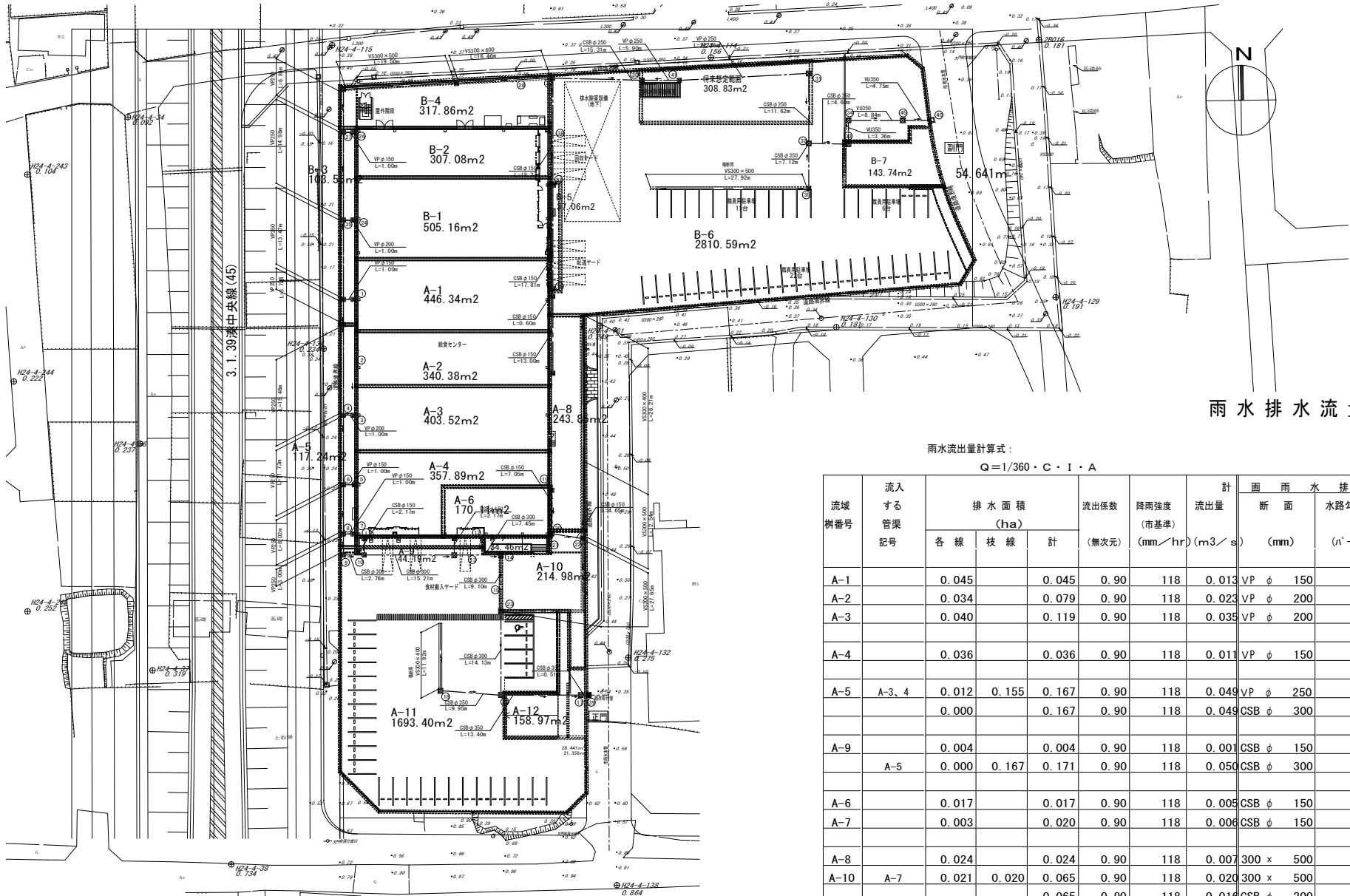
I/A/E 株式会社 日立建設設計	禁 複 写 無 断 転 載 禁 止 Copyright (c) 2014 HAE All rights reserved.	製図B010901 改訂B090110 製図B100301	REVISION △		APPD.	CHKD.	DWN.	DATE	JOB. NAME 〈仮称〉石巻東学校給食センター建設工事 TITLE 計画断面図	DWG. NO. C -03
					加 藤	渡 辺	宮 田	2014. 09. 30		
								SCALE A1 1:50 A3 1:100		

1級建築士 第283810号 田中 裕和



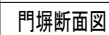
雨水樹表						
番号	形状	蓋高	水路底高		h	備考
			上流	下流		
1.450×450		1.000		0.520	0.490	グレチク T-2 H700
2.450×450		0.970		0.510	0.460	グレチク T-2 H700
3.450×450		1.000		0.420	0.580	グレチク T-2 H800
4.450×450		0.970		0.400	0.570	グレチク T-2 H800
5.450×450		1.000		0.500	0.500	グレチク T-2 H700
6.450×450		0.970	0.470	0.360	0.610	グレチク T-2 H800
7.450×450		1.000		0.500	0.500	グレチク T-2 H700
8.450×450		0.970	0.470	0.330	0.640	グレチク T-2 H800
9.600×600		0.950		0.320	0.630	グレチク T-25 H800
10.600×600		0.950	0.430	0.300	0.650	グレチク T-25 H800
11.450×450		1.000		0.450	0.550	グレチク T-25 H700
12.450×450		1.000		0.450	0.550	グレチク T-25 H700
13.600×600		0.950	0.430	0.230	0.730	グレチク T-25 H900
14.600×600		0.950		0.200	0.740	グレチク T-25 H900
15.600×600		0.830	0.250	0.160	0.670	グレチク T-25 H900
16.600×600		0.810	0.010	1.000	1.040	グレチク T-25 H1200
			0.080			
17.600×600		0.420	-0.090	-0.160	0.710	グレチク T-25 H900
18.600×600		0.680		0.520	0.520	グレチク T-25 H700
19.450×450		1.000		0.460	0.540	グレチク T-25 H700
20.450×450		1.000		0.420	0.580	グレチク T-25 H800
21.450×450		1.000		0.390	0.610	グレチク T-25 H800
22.450×450		0.940		0.390	0.550	グレチク T-25 H700
23.450×450		0.830	0.360	0.230	0.600	グレチク T-25 H800
24.450×450		1.000		0.490	0.510	グレチク T-2 H700
25.450×450		0.970		0.470	0.500	グレチク T-2 H700
26.450×450		1.000		0.500	0.500	グレチク T-2 H700
27.450×450		0.970	0.480	0.420	0.550	グレチク T-2 H700
28.450×450		0.920		0.330	0.590	グレチク T-25 H800
29.450×450		1.000	0.280	0.260	0.740	グレチク T-25 H900
30.450×450		0.950		0.170	0.780	グレチク T-25 H1000
31.600×600		0.980		-0.010	0.990	グレチク T-25 H1200
32.600×600		0.820	-0.09, 0.06	-0.120	0.940	グレチク T-25 H1100
33.600×600		0.830	-0.180	-0.180	1.010	グレチク T-25 H1400
34.600×600		1.000		-0.190	1.190	グレチク T-2 H1500
35.600×600		0.700		0.090	0.610	グレチク T-25 H800
36.450×450		1.000		0.460	0.540	グレチク T-25 H700
37.450×450		1.000		0.370	0.630	グレチク T-25 H800
38.450×450		1.000		0.470	0.530	グレチク T-25 H700
39.既存樹		0.420		-0.170	0.750	市計画
40.既存樹		0.320		-0.580	0.750	市計画
41.450×450		0.950		0.140	0.810	グレチク T-2 H1000
42.450×450		0.920	0.390	0.530	0.530	グレチク T-2 H700
43.450×450		0.970	0.510	0.510	0.460	グレチク T-2 H700
44.450×450		1.000		0.530	0.470	グレチク T-2 H700
45.600×600		1.000		-0.210	1.210	グレチク T-2 H1400

凡 例	
記 号	項 目
—	VP管
—	CSB管
—	VS側溝 (縦断用・横断用)
※	雨水樹
(20)	雨水樹番号
→	雨水流下方向

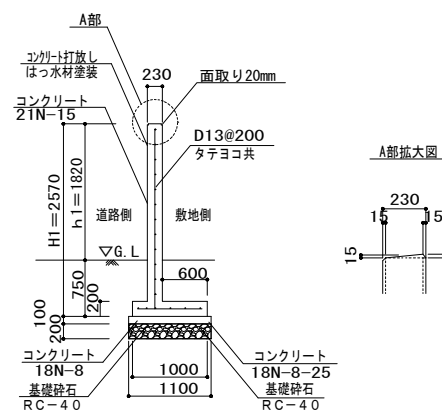


雨水排水流量計算書

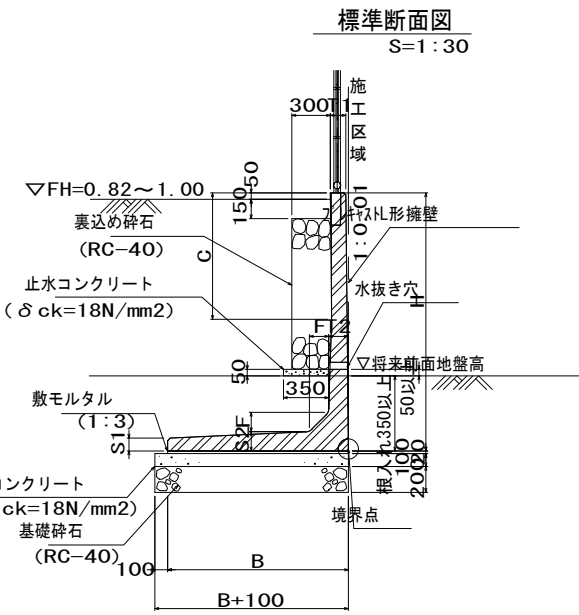
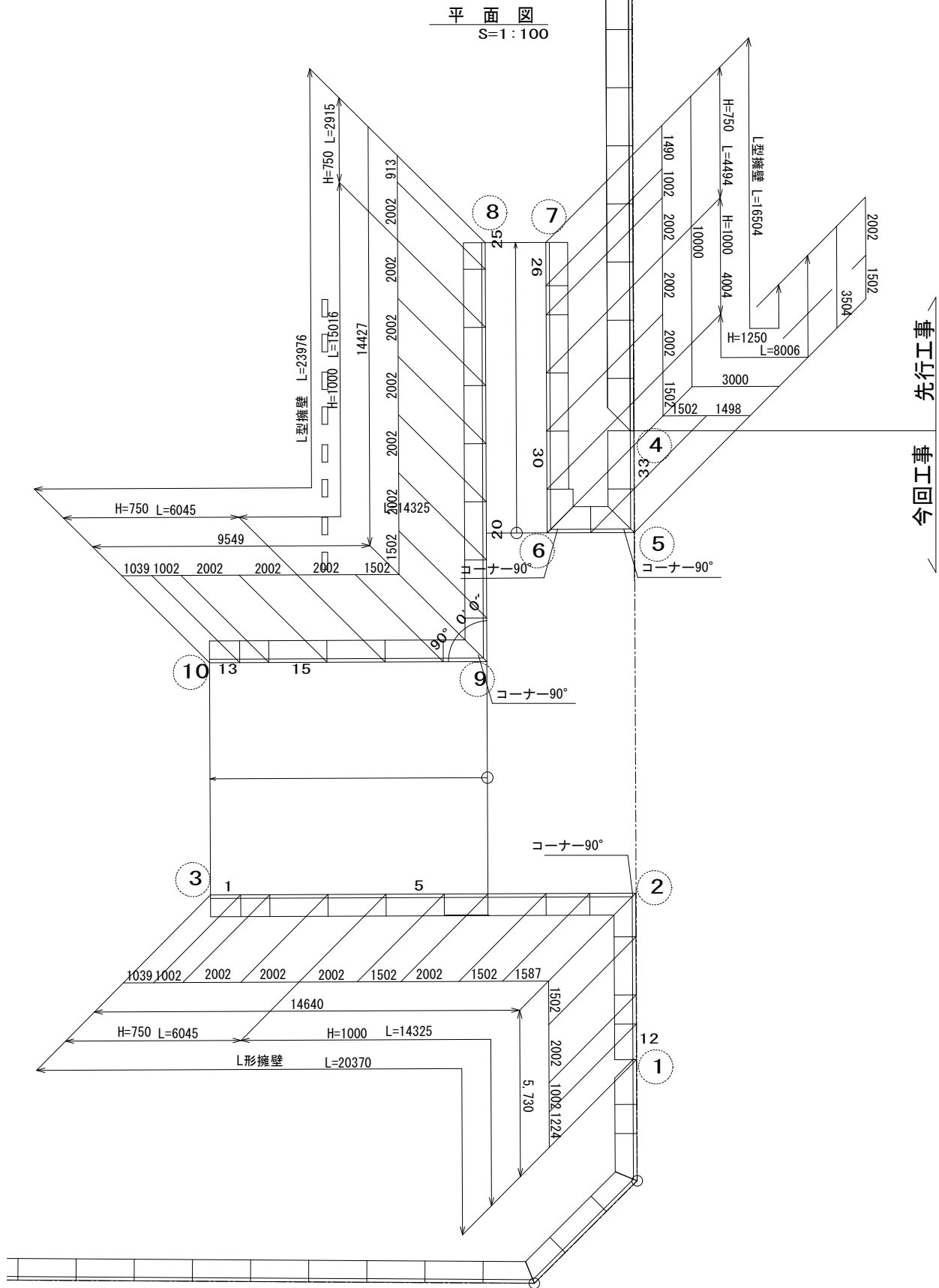
雨水流出量計算式： Q=1/360・C・I・A							計画雨水量 (m ³ /秒) 降雨強度 (mm/時間)					A：面積 (ha) C：流出係数						
流域 樹番号	流入 する 管渠 記号	排 水 面 積 (ha)			流出係数 (無次元)	降雨強度 (市基準) (mm/ℎr)	計 流出量 (m3/ℰ)	画 雨 水 排 水 路										
		各 線	枝 線	計				断 面 (mm)	水路勾配 (ℎ°-ミリ)	粗度係数 (無次元)	流 速 (m/ℰec)	流 量 (m3/ℰ)	結 果	水路流積A (m2/ℰ)	溜辺P (m)	径深A/P (m)	水 深 (℄)	φ (r a d)
A-1		0.045		0.045	0.90	118	0.013	VP φ 150	5.000	0.010	0.792	0.014	OK	0.018	0.471	0.038	100	0
A-2		0.034		0.079	0.90	118	0.023	VP φ 200	5.000	0.010	0.960	0.030	OK	0.031	0.628	0.050	100	0
A-3		0.040		0.119	0.90	118	0.035	VP φ 200	7.000	0.010	1.136	0.036	OK	0.031	0.628	0.050	100	0
A-4		0.036		0.036	0.90	118	0.011	VP φ 150	5.000	0.010	0.792	0.014	OK	0.018	0.471	0.038	100	0
A-5	A-3、4	0.012	0.155	0.167	0.90	118	0.049	VP φ 250	5.000	0.010	1.114	0.055	OK	0.049	0.785	0.063	100	0
		0.000		0.167	0.90	118	0.049	CSB φ 300	4.000	0.013	0.865	0.061	OK	0.071	0.942	0.075	100	0
A-9		0.004		0.004	0.90	118	0.001	CSB φ 150	5.000	0.013	0.609	0.011	OK	0.018	0.471	0.038	100	0
	A-5	0.000	0.167	0.171	0.90	118	0.050	CSB φ 300	4.000	0.013	0.865	0.061	OK	0.071	0.942	0.075	100	0
A-6		0.017		0.017	0.90	118	0.005	CSB φ 150	5.000	0.013	0.609	0.011	OK	0.018	0.471	0.038	100	0
A-7		0.003		0.020	0.90	118	0.006	CSB φ 150	5.000	0.013	0.609	0.011	OK	0.018	0.471	0.038	100	0
A-8		0.024		0.024	0.90	118	0.007	300 × 500	3.000	0.015	0.962	0.115	OK	0.120	1.100	0.109	80	
A-10	A-7	0.021	0.020	0.065	0.90	118	0.020	300 × 500	3.000	0.015	0.962	0.115	OK	0.120	1.100	0.109	80	
				0.065	0.90	118	0.016	CSB φ 200	5.000	0.013	0.738	0.023	OK	0.031	0.628	0.050	100	0
	A-9		0.171	0.236	0.90	118	0.070	CSB φ 300	7.500	0.013	1.180	0.083	OK	0.071	0.942	0.075	100	0
A-11		0.169		0.168	0.90	118	0.050	300 × 400	3.000	0.015	0.921	0.088	OK	0.096	0.940	0.102	80	
				0.168	0.90	118	0.050	CSB φ 300	5.000	0.013	0.967	0.068	OK	0.071	0.942	0.075	100	0
	A-10		0.236	0.404	0.90	118	0.119	CSB φ 350	7.500	0.013	1.313	0.126	OK	0.096	1.100	0.088	100	0
	A-12		0.016	0.420	0.90	118	0.124	CSB φ 350	7.500	0.013	1.313	0.126	OK	0.096	1.100	0.088	100	0
B-1		0.051		0.051	0.90	118	0.015	VP φ 200	5.000	0.010	0.960	0.030	OK	0.031	0.628	0.050	100	0
B-2		0.031		0.031	0.90	118	0.009	VP φ 150	5.000	0.010	0.792	0.014	OK	0.018	0.471	0.038	100	0
B-3	B-1、2	0.010	0.082	0.092	0.90	118	0.027	VP φ 250	5.000	0.010	1.114	0.055	OK	0.120	1.100	0.109	80	
B-4		0.032		0.124	0.90	118	0.037	300 × 600	3.000	0.015	0.992	0.143	OK	0.144	1.260	0.114	80	
				0.124	0.90	118	0.037	CSB φ 250	5.000	0.013	0.857	0.042	OK	0.049	0.785	0.063	100	0
	B-5	0.000	0.004	0.128	0.90	118	0.038	CSB φ 250	5.000	0.013	0.857	0.042	OK	0.049	0.785	0.063	100	0
		0.000	0.031	0.159	0.90	118	0.047	CSB φ 250	7.000	0.013	1.014	0.050	OK	0.049	0.785	0.063	100	0
		(将来想定範囲)																
B-6		0.281		0.281	0.90	118	0.083	300 × 500	3.000	0.015	0.962	0.115	OK	0.120	1.100	0.109	80	
				0.281	0.90	118	0.083	CSB φ 350	3.500	0.013	0.897	0.086	OK	0.096	1.100	0.088	100	0
	B-5		0.128	0.410	0.90	118	0.121	CSB φ 350	7.000	0.013	1.268	0.122	OK	0.096	1.100	0.088	100	0
B-7		0.014		0.424	0.90	118	0.125	CSB φ 350	7.500	0.013	1.313	0.126	OK	0.096	1.100	0.088	100	0



S=1 : 50



L形擁壁 割付図(1)
正 門 S=1:000



※大地震対応型（宅造法認定擁壁）とする。

寸法表

サ イ ズ H × 公称長さ	寸法仕様 (mm)							必要地耐力 (KN/m ²)
	B	T1	T2	S1	S2	F	C	
750×2000	750	120	120	100	100	100	—	60
1000×2000	750	120	120	100	100	100	—	60
1250×2000	900	120	120	100	120	120	—	70

製品数量表

製品数量表						一式当り	
製品番号	サ H	イ ×	ズ L	規 格	数 量	参考質量	摘 要
L形擁壁							
3, 4, 15, 16, 24, 28	750	×	2000	標 準	6本	760kg	
1, 13	750	×	1037	短 切	2本	390kg	
2, 14, 27	750	×	1000	短 切	3本	380kg	
25	750	×	911	短 切	1本	380kg	
—	750	×	1280	短 切	0本	—kg	
26	750	×	1488	短 切	1本	570kg	
5, 17, 23, 29	1000	×	2000	標 準	4本	900kg	水抜き穴高さ特殊 h=780
7, 10, 19, 20, 21, 22, 30	1000	×	2000	標 準	7本	900kg	水抜き穴高さ特殊 h=640
11	1000	×	1000	短 切	1本	450kg	水抜き穴高さ特殊 h=640
9	1000	×	1500	コーナー90°	1本	1330kg	水抜き穴高さ特殊 h=640
6, 8	1000	×	1500	短 切	2本	680kg	水抜き穴高さ特殊 h=640
12	1000	×	1222	短 切	1本	650kg	水抜き穴高さ特殊 h=640
18	1000	×	1500	コーナー90°	1本	1330kg	水抜き穴高さ特殊 h=640
33	1250	×	2000	標 準	1本	1170kg	水抜き穴高さ特殊 h=675
—	1250	×	2000	標 準	0本	1170kg	水抜き穴高さ特殊 h=820
32	1250	×	1500	コーナー90°	1本	1610kg	水抜き穴高さ特殊 h=675
31	1250	×	1500	コーナー90°	1本	1610kg	水抜き穴高さ特殊 h=820, 675
合 計					33本		

※製品1本につき伸びを2mmみる。

製品数量表

製品数量表						一式当り	
製品番号	サ H	イ ×	ズ L	規 格	数 量	参考質量	摘 要
L形擁壁							
3, 13	750	×	2000	標 準	2本	760kg	
1	750	×	1606	短 切	1本	450kg	
11	750	×	1186	短 切	1本	450kg	
2, 12	750	×	1000	短 切	2本	380kg	
4, 14	1000	×	2000	標 準	2本	900kg	水抜き穴高さ特殊 h=780
15	1000	×	2000	標 準	1本	900kg	水抜き穴高さ特殊 h=640
5	1000	×	2000	標 準	1本	900kg	水抜き穴高さ特殊 h=570
8, 9, 22	1250	×	2000	標 準	3本	1170kg	
16	1250	×	2000	標 準	1本	1170kg	水抜き穴高さ特殊 h=820
7, 8, 19	1250	×	2000	標 準	3本	1170kg	水抜き穴高さ特殊 h=675
20	1250	×	1808	短 切	1本	1060kg	
21	1250	×	1758	短 切	1本	1030kg	
18	1250	×	1074	短 切	1本	630kg	水抜き穴高さ特殊 h=675
10	1250	×	1618	斜 切	1本	950kg	
23	1250	×	1000	斜 切	1本	590kg	
17	1250	×	1500	コーナー90°	1本	1610kg	水抜き穴高さ特殊 h=675
合 計					23本		

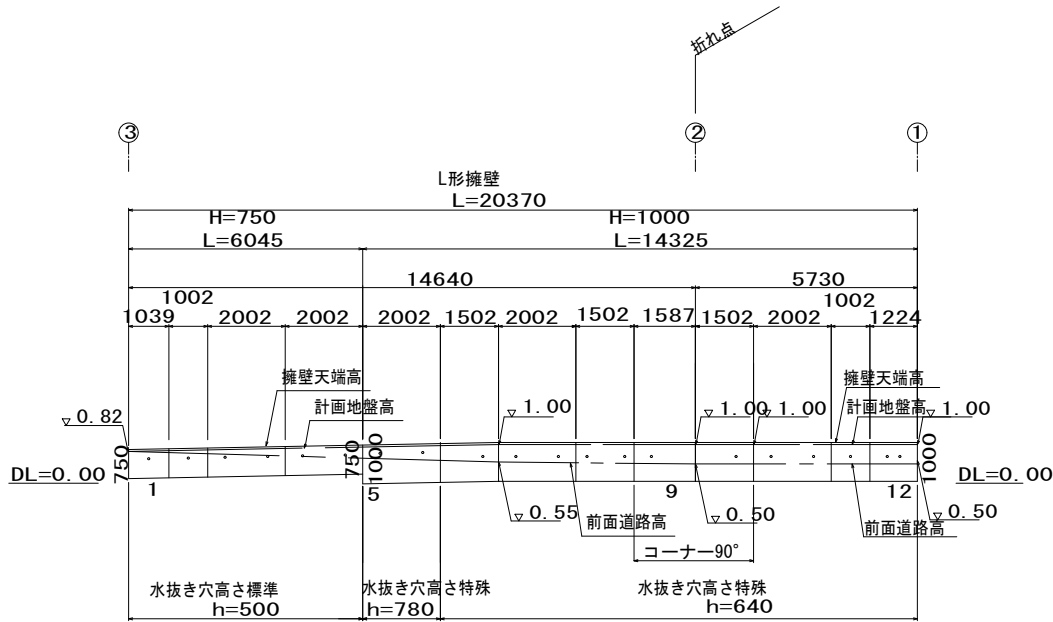
L形擁壁 割付図(2)

正 門 S=1:000

設 計 条 件		クーロン法	
項 目	単 位	設計値	
背 面 形 状	—	水 平	
上 載 荷 重	kN/m2	10.0	
単位体積重量	鉄筋コンクリート	kN/m3	24.0
	土	kN/m3	18.0
土 の 内 部 摩 擦 角 φ		度	30
滑 動 摩 擦 係 数	—	tan φ	
水 平 震 度	—	0.25	
外 水 位		なし	

背面展開図

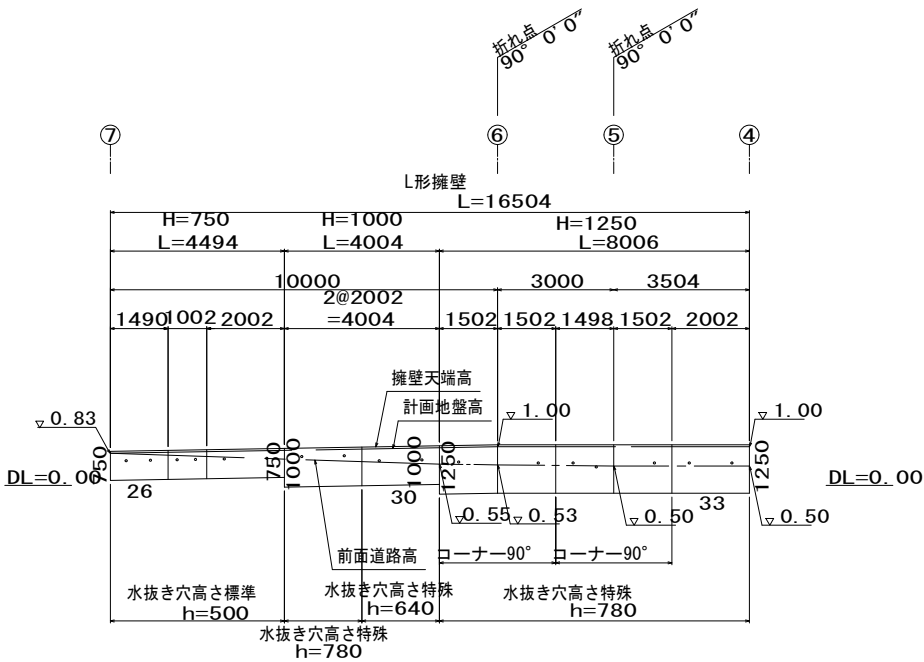
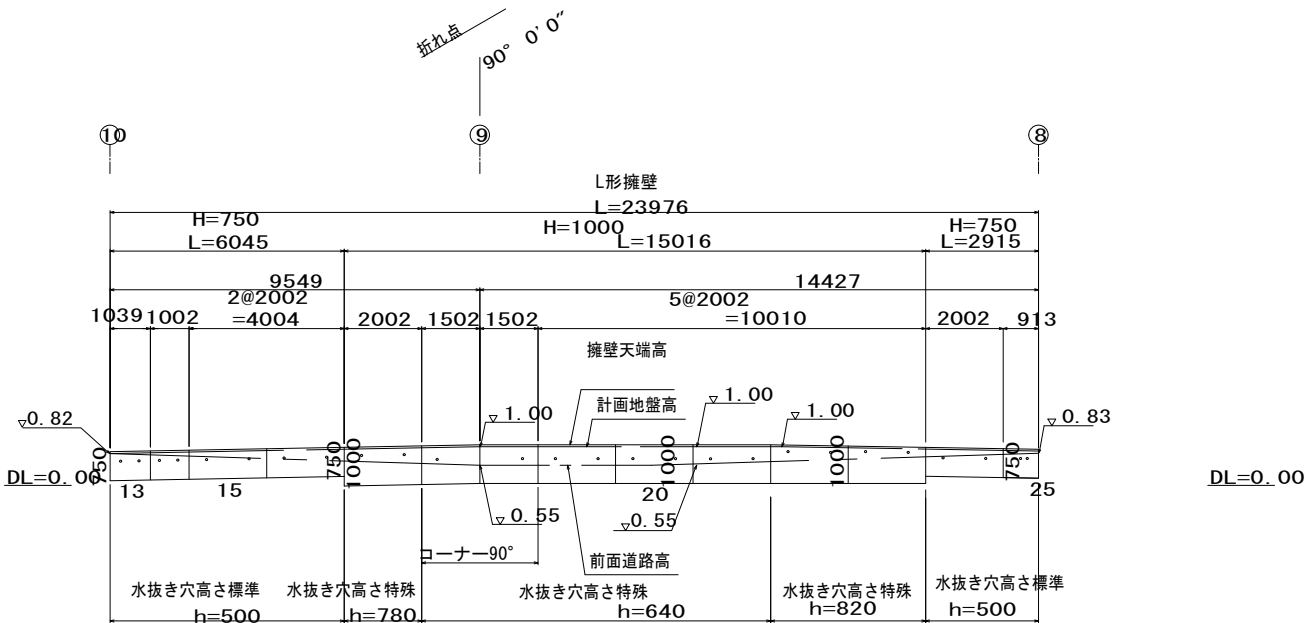
V=1:50
H=1:100



※根入れは、製品高さの15/100かつ350mm以上。

正面展開図

V=1:50
H=1:100



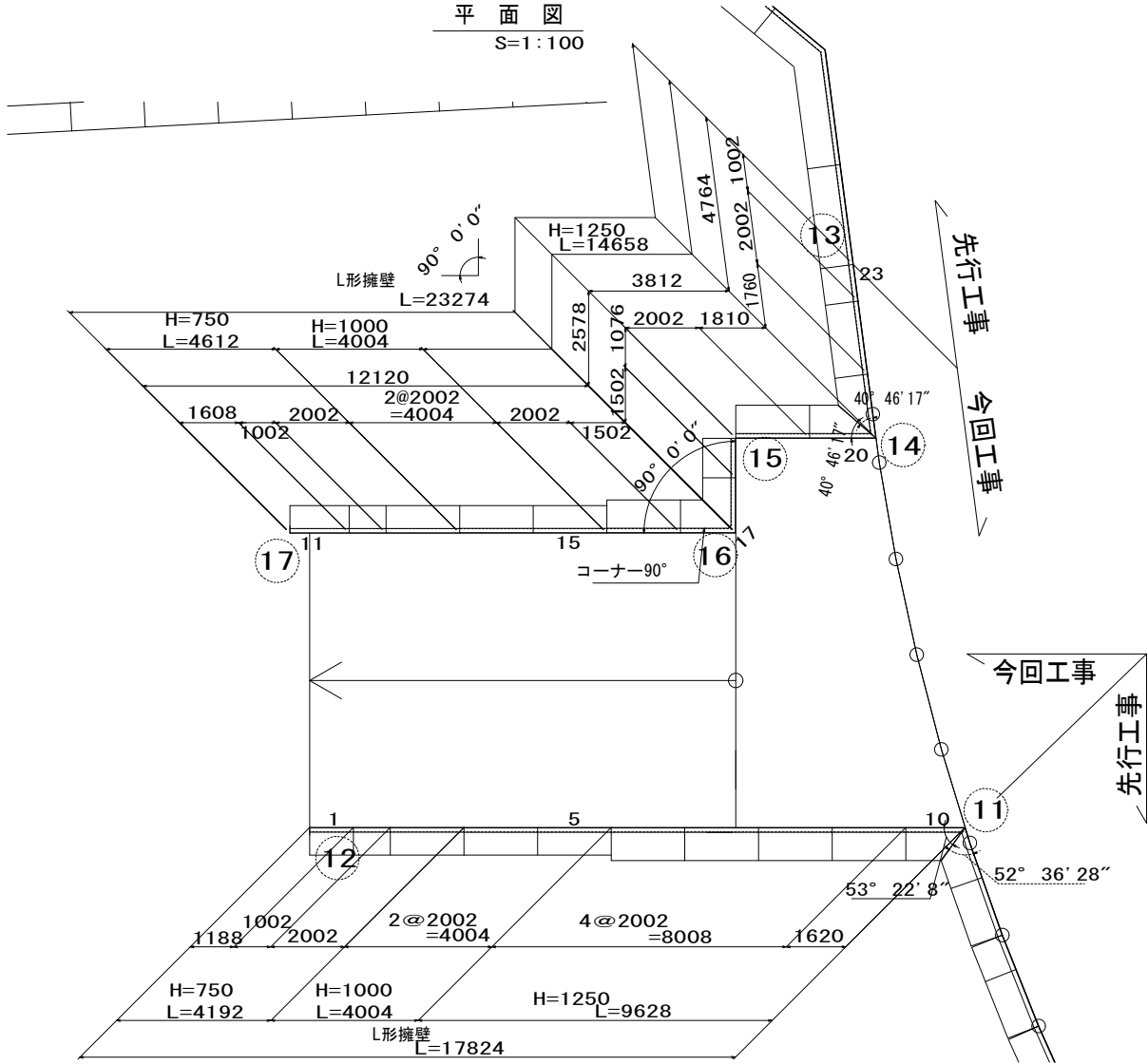
※根入れは、製品高さの15/100かつ350mm以上。

L形擁壁 割付図(3)

副 門 S=1:000

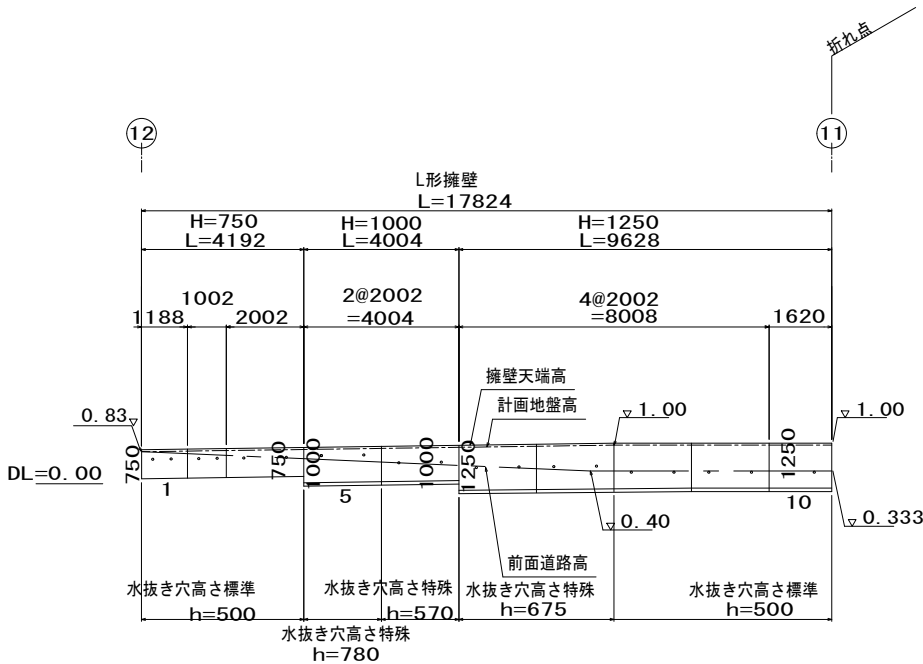
平 面 図

S=1:100



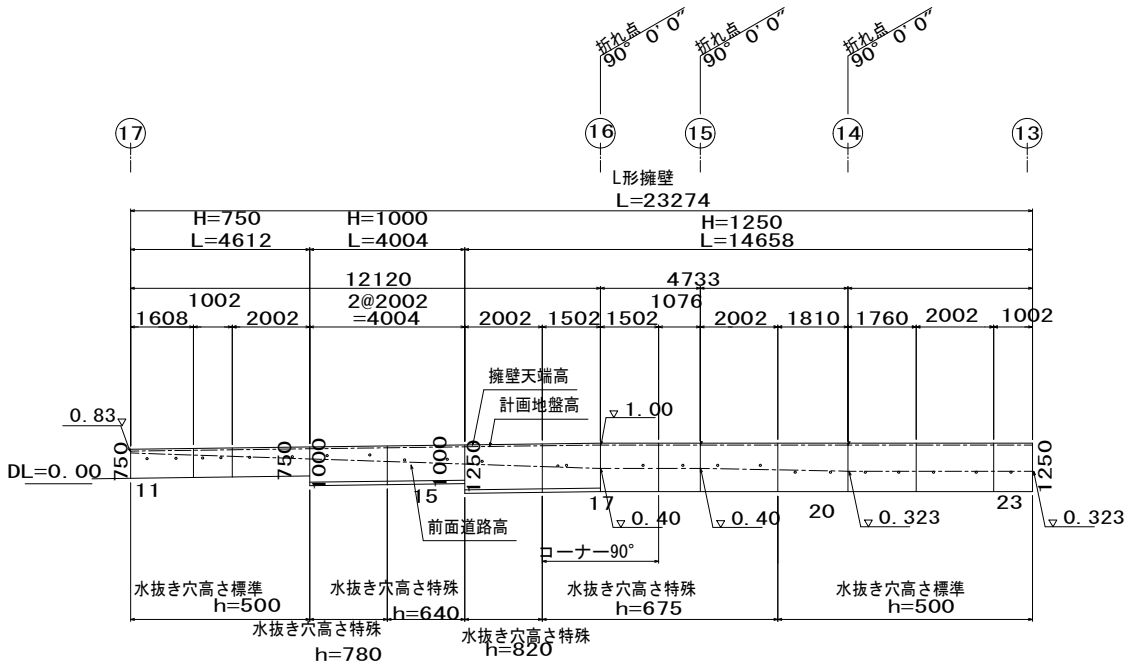
背面展開図

V=1:50
H=1:100



正面展開図

V=1:50
H=1:100



設 計 条 件		クーロン法	
項 目	単 位	設計値	
背 面 形 状	—	水 平	
上 載 荷 重	kN/m ²	10.0	
単位体積重量	鉄筋コンクリート	kN/m ³	24.0
	土	kN/m ³	18.0
土 の 内 部 摩 擦 角 φ	度	30	
滑 動 摩 擦 係 数	—	tan φ	
水 平 震 度	—	0.25	
外 水 位		なし	

Figure 1: Technical drawing of a drainage structure. The drawing shows a cross-section of a drainage unit. At the top is a 'グレーチング蓋 (T-25) コンクリート蓋' (Grating cover (T-25) concrete cover). Below it is a '勾配調整コンクリート' (Slope adjustment concrete) layer. The main body is a 'コンクリート (18N-8-25)' (Concrete (18N-8-25)) structure. The bottom is a '砕石 (RC-40)' (Crushed stone (RC-40)) layer. Dimensions are indicated: H (total height), B (width), h (height of the concrete body), c (height of the concrete body), e (height of the concrete body), and 50 (height of the concrete body). The drawing also shows a '▽部高' (Inverted triangle part height) and a '300' dimension.

呼び名 ($\times$ 深)		寸法 (mm)		e	h	
		B	H c			
○	300 $\times$ 300	520	445	285	80	110
	300 $\times$ 400		545	385		
	300 $\times$ 500		645	485		
	300 $\times$ 600		745	585	95	
	300 $\times$ 700		845	685		
	300 $\times$ 800		945	785		
	300 $\times$ 900		1045	885	110	
	300 $\times$ 1000		1145	985		
	300 $\times$ 1100		1245	1085		