

構造設計特記仕様 その1

※修正箇所は下線を引くこと
適用は 印を記入する。

1. 本仕様の適用範囲

- (1) 本仕様の適用範囲
本特記仕様および配筋標準図は、設計基準強度が18 N/mm²以上60 N/mm²以下のコンクリートと、JIS G 3112に規定するSD295、SD345、SD390およびSD490の鉄筋コンクリート用棒鋼を用いる高さが60 m以下の鉄筋コンクリート造、鉄骨造等建築物の設計および工事に適用する。
- (2) 仕様書等の優先順位
設計図書および仕様書の優先順位は以下による。
①特記仕様
②設計図（伏図、軸組図、部材リスト、詳細図など）
③標準図（鉄筋コンクリート構造配筋標準図など）
④建築工事標準仕様書・解説（日本建築学会）等

2. 建築物の構造内容

- (1) 建築場所
(地名地番) 群馬県藤岡市中栗須145番地2、149番地1、149番地2
(住居表示)
- (2) 工事種別
新築 増築 増改築 改築
- (3) 構造設計一級建築士の関与 必要 必要としない
法第20条第二号 R C造高さ20 m超 S造4階建以上 木造高さ13 m超 その他
- (4) 階数
火葬場 地下 階 地上 1階 塔屋 階
倉庫 地下 階 地上 1階 塔屋 階
- (5) 構造種別
- | 構造種別 | 該当階等 | 架構特徴等 |
|---|----------|--|
| <input checked="" type="checkbox"/> 鉄筋コンクリート造(RC) | 基礎 1階~ 階 | <input type="checkbox"/> 免震建物 |
| <input type="checkbox"/> 鉄骨鉄筋コンクリート造(SRC) | 階~ 階 | <input type="checkbox"/> 制震建物 |
| <input checked="" type="checkbox"/> 鉄骨造(S) | 1階~ 階 | <input type="checkbox"/> 塔状建物 |
| <input type="checkbox"/> | | <input checked="" type="checkbox"/> 耐震建物 |
| <input type="checkbox"/> | | I=1.25 |
| <input type="checkbox"/> | | |
| <input type="checkbox"/> | | |

- (6) 主要用途
事務所 共同住宅 病院 店舗 倉庫 庁舎 住宅 火葬場
- (7) 屋上付属物
キュービクル kN 高架水槽 kN 広告塔 kN 煙突 m
太陽光発電設備 室外機
- (8) 設計荷重
(a) 主な積載荷重 (N/m²)
- | 室名 | スラブ・小梁用 | 架構用 | 地震用 |
|---------|---------|-------|-------|
| 炉室・炉機械室 | 7,800 | 6,900 | 4,900 |
| 事務室・制御室 | 2,900 | 1,800 | 800 |
| 倉庫・機械室 | 7,800 | 6,900 | 4,900 |
| 待合室・廊下 | 3,500 | 3,200 | 2,100 |
| 屋根 | 1,000 | 600 | 400 |

- (b) 1次設計用地震力
C₀ = 0.250 Z = 1.00 Rt = 1.00 K (地下) = 0.125
※ C₀及びKには、用途係数1.25を加味している。
- (c) 風荷重
地表面粗度区分: III 基準風速 V₀ = 30 m/sec
- (d) 雪荷重
垂直積雪量 32.1 cm 設計用雪荷重 642 kN/m²
- (e) 特殊の荷重及び仕上材
エレベーター kN 基 受水槽 kN エスカレーター キュービクル

- (9) 構造計算ルート
X方向ルート - (1) Y方向ルート - (1)
- (10) 一次設計用層間変形角
X方向 1/200 rad Y方向 1/200 rad

- (11) 付帯工事
門塀 擁壁 駐輪場 機械式駐車場
- (12) 特定天井
有 無
- (13) 屋根、床、壁
- | 材種 | 型式 | 厚 | その他 | 仕様箇所 | 仕様・構法 |
|--|------|---|-----|---|--|
| ALC (JIS G 5416) | | | | | <input type="checkbox"/> スライド <input type="checkbox"/> ボルト止め |
| 押出し成形セメント版 | 厚 t= | | | <input type="checkbox"/> 壁 <input type="checkbox"/> 床版 | <input type="checkbox"/> ロッキング <input type="checkbox"/> |
| <input type="checkbox"/> ハーフPca版 <input type="checkbox"/> Pca版 | 厚 | | | <input type="checkbox"/> 壁 <input type="checkbox"/> 床版 | <input type="checkbox"/> |
| 折版 | H = | 厚 | | <input type="checkbox"/> 屋根 <input type="checkbox"/> | <input type="checkbox"/> |
| 特殊デッキプレート 大臣認定 () | 型式 | 厚 | | <input type="checkbox"/> 屋根 <input type="checkbox"/> 床版 | <input type="checkbox"/> |

3. 使用建築材料表・使用構造材料一覧表

(1) コンクリート (レディーミクストコンクリート JIS Q 1001, JIS Q 1011, JIS A 5308)

適用箇所	設計基準強度 F _c =N/mm ²	品質基準強度 F _q =N/mm ²	スランプ cm (スランプロー)	比重 γ=kN/m ³	備考
1階 ■ 礎柱 ■ 地中梁 ■ 基礎 ■ 1階床版	27	27	18	23	1階床から下層
R1階 ■ 柱 ■ 梁 ■ 壁 ■ 床版 <input type="checkbox"/>	27	27	18	23	
R階 <input type="checkbox"/> 柱 <input checked="" type="checkbox"/> 梁 <input checked="" type="checkbox"/> 壁 ■ 床版 <input type="checkbox"/>	27	27	18	23	
<input type="checkbox"/> 柱 <input type="checkbox"/> 梁 <input type="checkbox"/> 壁 <input type="checkbox"/> 床版 <input type="checkbox"/>					
<input type="checkbox"/> 柱 <input type="checkbox"/> 梁 <input type="checkbox"/> 壁 <input type="checkbox"/> 床版 <input type="checkbox"/>					
押さえコンクリート 嵩上げコンクリート					
ラブルコンクリート	18	18	15	23	
全般 ■ 付帯物	24	24	18	23	
土間コンクリート	21	21	18	23	
捨てコンクリート	18	18	15	23	
セメントの種類	■ポルトランドセメント (■普通 <input type="checkbox"/> 中熱 <input type="checkbox"/> 低熱 <input type="checkbox"/> <input type="checkbox"/> 高炉セメント (□A種 □B種 □C種) <input type="checkbox"/>				
細骨材の種類	■砂 ■山砂 ■砕砂 <input type="checkbox"/>				
粗骨材の種類	■砂利 ■砕石 <input type="checkbox"/> <input type="checkbox"/>				
水の区分	■水道水 ■地下水 ■工業用水 <input type="checkbox"/>				
構造体コンクリート強度を保障する材齢	材齢 (■28日 <input type="checkbox"/> 56日 <input type="checkbox"/> 91日 <input type="checkbox"/> 養生 (■標準 ■現場水中 <input type="checkbox"/> 現場封かん <input type="checkbox"/>				
単位水量	■185 kg/m ³ 以下 <input type="checkbox"/> 175 kg/m ³ 以下 <input type="checkbox"/>				
単位セメント量	■270 kg/m ³ 以上 <input type="checkbox"/>				
混和材 (JIS A 6204)	■A E減水剤 ■高性能減水剤 <input type="checkbox"/> <input type="checkbox"/>				
空気量	■4.5%以下 <input type="checkbox"/> 3.0%以下 <input type="checkbox"/>				
塩化物量	■0.3 kg/m ³ 以下 <input type="checkbox"/>				
水セメント比	■65%以下 <input type="checkbox"/> 50%以下 <input type="checkbox"/>				

■アルカリシリカ反応試験成績表を提出する。

- (2) コンクリートブロック (■ JIS A 5406)
A種 B種 C種 厚 □100 □120 ■150 □190 使用箇所 ()
- (3) 鉄筋

鉄筋	種類	使用径	使用箇所	継手工法
異形鉄筋 (JIS G 3112)	<input checked="" type="checkbox"/> SD295	D16以下	躯体全体	■重ね継手
	<input checked="" type="checkbox"/> SD345	D19~D25	躯体全体	■ガス圧継手
	<input type="checkbox"/> SD390			<input type="checkbox"/> 溶接継手
	<input type="checkbox"/> SD490			<input type="checkbox"/> 機械式継手
	<input type="checkbox"/>			<input type="checkbox"/>
高強度せん断補強筋	<input type="checkbox"/> 685			<input type="checkbox"/>
	<input type="checkbox"/> 785			<input type="checkbox"/> 大臣認定番号 MSRB-9009
	<input type="checkbox"/> 1275			同等性能以上
	<input type="checkbox"/>			
溶接金網 (JIS G 3551)	<input type="checkbox"/>			
	<input type="checkbox"/>			

注1) SD490をガス圧接する場合は施工前に試験を行うこと。
注2) 各継手の使用詳細については本仕様書の2の9.(2)鉄筋の項の鉄筋継手の項に■にて表示すること。

(4) 鉄骨

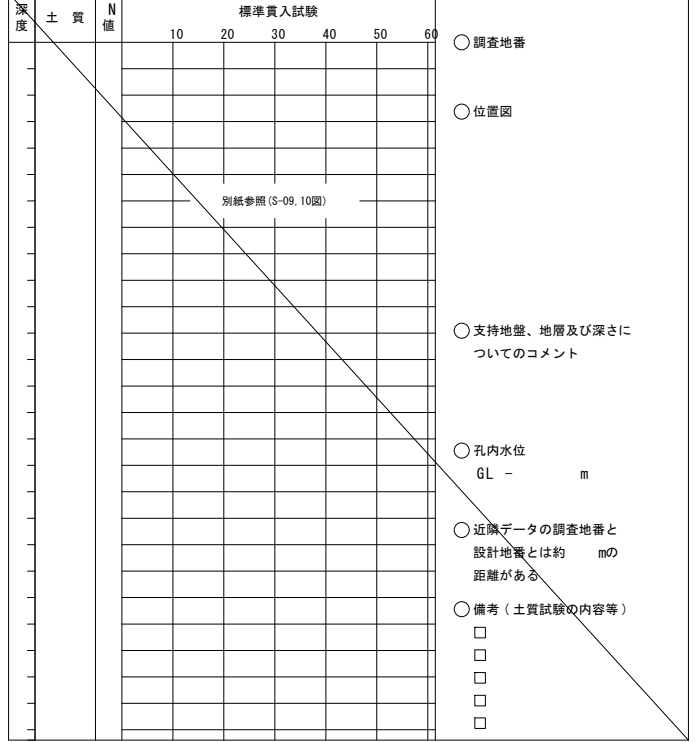
種類	使用箇所	現場溶接	備考
<input checked="" type="checkbox"/> SS400 <input checked="" type="checkbox"/> SN400B <input type="checkbox"/> SN400C	大梁・小梁・柱	<input type="checkbox"/> 有 <input checked="" type="checkbox"/> 無	JIS G 3136
<input type="checkbox"/> SN490B <input checked="" type="checkbox"/> SN490C	ダイヤフラム	<input type="checkbox"/> 有 <input checked="" type="checkbox"/> 無	JIS G 3136
<input type="checkbox"/> STK400 <input type="checkbox"/> STK490		<input type="checkbox"/> 有 <input checked="" type="checkbox"/> 無	JIS G 3101
<input type="checkbox"/> SM400A <input type="checkbox"/> SM490A		<input type="checkbox"/> 有 <input type="checkbox"/> 無	JIS G 3136
<input type="checkbox"/> BOR295 <input type="checkbox"/> BCP235 <input type="checkbox"/> BCP325		<input type="checkbox"/> 有 <input type="checkbox"/> 無	大臣認定品 認定番号 MSTL-9021
<input type="checkbox"/> STKR400 <input type="checkbox"/> STKR490		<input type="checkbox"/> 有 <input type="checkbox"/> 無	JIS G 3466
<input checked="" type="checkbox"/> SSC400 <input type="checkbox"/>	母屋	<input type="checkbox"/> 有 <input checked="" type="checkbox"/> 無	JIS G 3350
<input type="checkbox"/>			
<input type="checkbox"/>			
溶接材料			JIS Z
<input type="checkbox"/>			
<input type="checkbox"/>			

- (5) ボルト等
- 高力ボルト
 - F10T (JIS B1186)
 - S10T 大臣認定番号 (MBLT-0052) (M16、M20、M22、M24、)
 - 溶融亜鉛めっき高力ボルト F8T 大臣認定番号 (MBLT-0050) (■M16、■M20、■M22、■M24、)
 -
 - ボルト (JIS B1180) M12 M 4.8(4T)
 - アンカーボルト (構造用アンカーボルト)
 - SS400 M12 L=300 mm ナット (シングル、ダブル)
 - SNR490 M20 L=600 mm ナット (シングル、ダブル) (JIS B 1220)
 - SS400 M16 L=500 mm ナット (シングル、ダブル)
 - 頭付スタッド (JIS B1198)
 - φ = L = mm 使用箇所 (柱 大梁 小梁)
 - φ = L = mm 使用箇所 (柱 大梁 小梁)

4. 地盤

- (1) 地盤調査資料と調査計画
有 (■敷地内 □近隣) 無 (調査計画 有 無)
- | 調査項目 | 資料有り | 調査計画 | 調査項目 | 資料有り | 調査計画 | 調査項目 | 資料有り | 調査計画 |
|----------------|-------------------------------------|------|--------|-------------------------------------|------|--------|-------------------------------------|------|
| ボーリング調査 | <input checked="" type="checkbox"/> | | 静的貫入試験 | | | 標準貫入試験 | <input checked="" type="checkbox"/> | |
| 水平地盤反力係数の測定 | | | 土質試験 | <input checked="" type="checkbox"/> | | 物理探査 | | |
| 試験掘 (支持層の確認) | | | 平板載荷試験 | | | 液状化判定 | <input checked="" type="checkbox"/> | |
| スウェーデン式サウンディング | | | 現場透水試験 | | | P S 検層 | | |
| | | | | | | | | |

注) 上記表中の資料が有るもの、調査計画が有るものに○を記入する。



注) 地盤調査及び試験杭の結果により、杭長さ、杭種、直接基礎の深さ、形状を変更する場合もある。

5. 地業工事

- (1) 直接基礎 ベタ基礎 布基礎 独立基礎 試験掘 有 無
深さ FL-2.07m、支持層-砂礫層 長期許容支持力 200 kN/m² 載荷試験 有 無
深さ FL-0.83m、支持層-粘性土層 長期許容支持力 65 kN/m²
- (2) 地盤改良 浅層混合処理工法 深層混合処理工法
- 深さ FL- m、支持層- 層 長期許容支持力 kN/m² 載荷試験 有 無
注) 「建築物のための改良地盤の設計及び品質管理指針：日本建築センター2018」を参考とする
- (3) 杭基礎 支持層の想定深度分布図を作成し、杭と支持層の関係を確認する。
施工計画書に施工時における試験杭と本杭の支持層の確認方法を明記する。
支持層の確認結果を施工結果報告書にまとめる。

杭種	材料	施工法	備考
<input type="checkbox"/> 場所打ち	コンクリート F _c N/mm ²	○オールケーシング	認定
<input type="checkbox"/> コンクリート杭	F _q N/mm ²	○リバーサスケーレーション	第 号
<input type="checkbox"/>	スランプ cm 以下	○アースドリル	年 月 日
<input type="checkbox"/>	セメント量 kg/m ³	■ 底底杭 <input type="checkbox"/> 拡張底底杭	
<input type="checkbox"/>	単位水量 kg/m ³	■ 鋼管埋設杭 <input type="checkbox"/>	
<input type="checkbox"/>	鉄筋 主筋 SD	□ 深礎 <input type="checkbox"/> 手掘 <input type="checkbox"/> 機械掘	
<input type="checkbox"/>	HOOP SD		

既設杭・杭種	種類	材料	施工法	備考
<input type="checkbox"/> PRC	<input type="checkbox"/> I種 <input type="checkbox"/> II種 <input type="checkbox"/> III種 <input type="checkbox"/>	鋼材 □ SK490	□埋め込み	国土交通大臣認定
<input type="checkbox"/> PHC	<input type="checkbox"/> A種 <input type="checkbox"/> B種 <input type="checkbox"/> C種 <input type="checkbox"/>	鋼材 □	□打ち込み	第 号
<input type="checkbox"/> 鋼管		コンクリート □ Fe86		年 月 日
<input type="checkbox"/> SC杭		コンクリート □ Fe105		

- 杭仕様 施工計画書承認 杭施工結果報告書
試験杭 (有 無) (打ち込み 載荷 孔壁測定) 本

杭径 (mm)	設計支持力 (kN)	杭の先端の深さ (m)	本数	特記事項

6. 鉄骨工事 (施工方法等計画書)

- (1) 鉄骨工事は指示のない限り下記による。
■日本建築学会「JASS6 2018年版」「鉄骨精度検査基準」「鉄骨工事技術指針」
■(一社)日本鋼構造協会「建築鉄骨工事施工指針」
■鉄骨製作管理技術者登録機構「突合せ継手の食い違い仕口のずれの検査・補強マニュアル」
- (2) 工事監理者の承諾を必要とするもの
■製作工場 ■製作要領書 ■工作図 ■施工計画書
■認定または登録工場 (■大臣認定 S H (M) R Jグレード)
■材料規格証明書※、または試験成績書
■鋼材 ■高力ボルト ■特殊ボルト □頭付スタッド
※(一社)日本鋼構造協会「建築構造用鋼材の品質証明ガイドライン」の規格証明方法、またはミルシート。
■社内検査表
- (3) 工事監理者が行う検査項目
(■以外の項目の検査結果については、工事監理者に報告すること)
現寸検査 組立・開先検査 製品検査 建方検査 ボルトの軸力試験
- (4) 接合部の溶接は下記によること
■平成12年建設省告示第1464号第二号 イ、ロ
鉄骨造等の建築物の工事に関する東京都取次要綱
■日本建築学会「溶接作業規程、同解説I、II、III、IV、V、VI、VII、VIII、IX」
■日本建築学会「鉄骨工事技術指針 工事現場施工編」
- (5) 接合部の検査
■溶接部の検査 (検査結果は工事監理者に報告すること)

検査箇所	検査方法	検査率又は検査数			備考
		工場自主検査	第三者受入検査	工事監理者	
■完全溶込み溶接部 (突合せ溶接)	外観検査 (※)	100% 個	100% 個	立会い	※平成12年建設省告示第1464号第二号による (目視及び計測) (注) 東京都の要綱に基づき必要となる建築物の場合に実施する
	超音波探傷試験	100% 個	AQUL (4.0) 第6水準	立会い	
	内質検査 (注)	<input type="checkbox"/> 硬さ試験	% 個	% 個	
	<input type="checkbox"/> 示温塗料塗布	% 個	% 個	% 個	
	マクロ試験・その他	個	個	個	
■隅肉溶接部	外観検査 (※)	100% 個	30% 個	立会い % 個	
第三者検査機関名 (都知事登録 号)					
第三者検査機関とは、建築主、工事監理者または工事施工者が、受入れ検査を代行させるために自ら契約した検査会社をいう。(東京都要綱第4条の試験機関、又は第8条の検査機関)					

- 注1) 現場溶接部については原則として第三者による全数検査とし、外観検査、超音波探傷検査を100%行うこと
注2) 知事が定めた重大な不具合が発生した場合、是正前に対応策を建築主事等に報告すること
■高力ボルトの検査 (検査結果は後日工事監理者に報告すること)
軸力導入試験 ■要 否 高力ボルトすべり係数試験 □要 ■否
■一次締め後にマーキングを行い、二次締め後そのずれを見て、共回り等の異常が無いことを確認する。
■トルシア形高力ボルトは二次締め後、ピンテールが破断していることを確認する。

- (6) 防錆塗装
■防錆塗装の範囲は、高力ボルト接合の摩擦面及びコンクリートで被覆される以外の部分とする。錆止めペイントは、JIS K 5621、JIS K 5625、JIS K 5674、 (フォースター F☆☆☆☆) を使用し、2回塗りを標準とするが、実状に応じて決定すること。
■現場における高力ボルト接合部及び接合部の素地調整は入念に行い、塗装は工場塗装と同じ錆止めペイントを使用し、2回塗りとする。
- (7) 耐火被覆の材料

7. 設備関係

- 令第129条の2の3の事項 ※設計が該当する場合 にチェックを記入する。
■建築設備 (昇降機を除く)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は、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。
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、れんが造、石造若しくはコンクリート造とする。
■建築物に設ける給水、排水その他の配管設備は、
■風圧、土圧及び水圧並びに地震その他の振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。
■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。
■周囲に丈夫な壁または囲いを設けること。
■地震時の転倒、移動等により人が危害を受けるおそれがないこと。
■告示第1388号 (改正1447号) で定められたアンカーボルト等で緊結すること
■法第20条第一号から第三号までの建築物に設ける屋上から突出する水槽、煙突その他これらに類するものにおいては、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。

8. 設備関係

- 諸官庁への届出書類は遅滞なく提出すること。
■各試験の供試体は公的試験機関にて試験を行い工事監理者に報告すること。
■必要に応じて記録写真を取り保管すること。

構造設計特記仕様 その2

9. 鉄筋コンクリート工事

(1) コンクリート

鉄筋コンクリート工事の施工に関しては記載無きは、JASS5 2018 による。

(a) コンクリートの仕様

本仕様書では、JASS5に規定する普通骨材を用いた一般仕様のコンクリートを「普通コンクリート」と定義し、表9.1に示す様に設計基準強度が36N/mm²以下のコンクリートについてはJASS5の3節～11節を適用し、36N/mm²を超えるコンクリートについてはJASS5の17節（高強度コンクリート）を適用する。また、設計基準強度もしくは品質基準強度と構造体強度補正値から定める調査管理強度以上とし、発注するレディーミクストコンクリートの呼び強度が表9.2に示すJIS規格外となる場合は、法第37条の大目認定を受けた製品を用いる必要がある。

軽量コンクリートについてはJASS5の14節によること。

設計基準強度 F _c	18	21	24	27	30	33	36	39	42	45	48	51	54	57	60
JASS 5での区分	普通コンクリート														
	高強度コンクリート														

調査管理強度 (N/mm ²)	21	24	27	30	33	36	39	42	45	48	51	54	57	60	60
															60

呼び強度 (JIS 規格品)	21	24	27	30	33	36	40	42	45	50	55	55	60	60	※
															※印は規格外

(b) 品質と施工

- 構造体の計画供用期間の級は特記による。特記が無い場合は標準とする。
 - 標準 長期 超長期
- （本仕様書では計画供用期間の級は、「短期」を想定していない。）
- コンクリートは JIS A 5308（レディーミクストコンクリート）に適合する JIS 認証工場の製品とする。
- 設計基準強度が 36 N/mm²を超えるコンクリートを扱うレディーミクストコンクリート工場は、「高強度コンクリート」の製品認証を受けているか、建築基準法第37条第二号によって国土交通大臣が指定建築材料として認定した高強度コンクリートの製造工場とする。
- レディーミクストコンクリート工場および高強度コンクリートを打設する施工現場には、コンクリート主任技士またはコンクリート技士、あるいはこれらと同等以上の知識経験を有すると認められる技術者が常駐していなければならない。
- 施工者は、工事に先立ち、コンクリートの調査・製造計画、施工計画、品質管理計画書を作成し、工事監督者の承認を得ること。
- フレッシュコンクリートの流動性は、スランプまたはスランプローで表し、設計基準強度が 36 N/mm²以下 33 N/mm²以上の場合スランプ 21 cm 以下、33 N/mm²未満の場合スランプ 18 cm 以下とし、設計基準強度が 36 N/mm²超 45 N/mm²未満の場合はスランプ 21 cm 以下またはスランプロー 50 cm 以下、設計基準強度が 45 N/mm²以上の場合スランプ 23 cm 以下またはスランプロー 60 cm 以下とし、特記による。
- コンクリートに含まれる塩化物量は、塩化物イオン量として 0.3kg/m³以下とする。
- コンクリートの練混ぜから打込みまでの時間は、原則として外気温が25℃未満の時は120分、25℃以上の時は90分とする。当該計画地と採用ブランドとの運搬時間(渋滞等)を考慮する。
- コンクリート打込み時の自由落下高さは、コンクリートが分離しない範囲とする。
- 打継ぎ部は構造的に影響の少ない位置を選び打継ぎ処理を行い、打込み前に十分な水湿しを行う。
- 打込み後の湿潤養生の期間は、セメントの種類および設計基準強度に応じて3日以上とする。
- コンクリート打ち込み中、及び、打ち込み後5日間はコンクリートの温度が2度を下回らないようにし、セメントの種類に応じて湿潤養生する。
- 乾燥、振動等によってコンクリートの凝結及び硬化が妨げられないように養生を行う。
- コンクリートの試験練りを行う（ただし、I類のコンクリートの場合には、省略可とする。）
- 産製等については特に天端面を平滑に打込むこと。

(c) 調査および構造体コンクリート強度

- コンクリートの強度を求める強度試験は、JIS A 1108（コンクリートの圧縮強度試験方法）もしくは JIS A 1107（コンクリートからのコアの採取方法）による。
 - 高強度コンクリート
 - 調査強度を定めるための基準とする材齢は、特記による。特記のない場合は28日とする。
 - 構造体コンクリート強度を保証する材齢は、特記による。特記のない場合は91日とする。
 - 構造体コンクリート強度は、次の①または②を満足するものとする。
 - 標準養生した供試体による場合、調査強度を定めるための基準とする材齢において調査管理強度以上とする。
 - 標準体温度養生した供試体による場合、構造体コンクリート強度を保証する材齢において設計基準強度に 3N/mm² 加えた値以上とする。
 - 調査管理強度は、以下による。

$$R_{Fm} = F_c + \alpha S_n (N/mm^2)$$

$$R_{Fm} : \text{高強度コンクリートの調査管理強度 (N/mm}^2\text{)}$$

$$F_c : \text{コンクリートの設計基準強度 (N/mm}^2\text{)}$$

$$\alpha S_n : \text{高強度コンクリートの構造体強度補正値JASS 5による}$$
- 調査強度は標準養生供試体の圧縮強度で表すものとし、下記の両式を満足するように定める。

$$R_F \geq R_{Fa} + 1.73 \sigma_H (N/mm^2)$$

$$R_F \geq 0.85 R_{Fm} + 3 \sigma (N/mm^2)$$

$$R_F : \text{高強度コンクリートの調査強度 (N/mm}^2\text{)}$$

$$\sigma_H : \text{高強度コンクリートの圧縮強度の標準偏差 (N/mm}^2\text{) で、レディーミクストコンクリート工場の実績による。実績がない場合は、} 0.1 (F_c + \alpha S_n)\text{とする。}$$

※修正箇所は下線を引くこと
適用は 印を記入する。

ii) 普通コンクリート

- 調査を定めるための基準とする材齢は、原則として28日とする。
- 構造体コンクリート強度は表9.3を満足すれば合格とする。

供試体の養生方法	試験材齢 (1)	判定基準
標準養生 (2)	28 日	$X \geq F_m$
コア	91 日	$X \geq F_q$

ただし、 X : 1回の試験における3個の供試体の圧縮強度の平均値 (N/mm²)
 F_m : コンクリートの調査管理強度 (N/mm²)
 F_q : コンクリートの品質基準強度 (N/mm²)

[注] (1) 早い材齢において試験を行い、合格判定基準を満たした場合は、合格とする。
 (2) 工事監督者の承認を得て、供試体成型後、翌日または20±10℃の日光および風が直接当たらない箇所、乾燥しないように養生して保管することができる。

- 標準養生供試体の代わりにあらかじめ準備した現場水中養生供試体によることできる。その場合の判定基準は材齢28日までの平均気温が20℃以上の場合は、3個の供試体の圧縮強度の平均値が調査管理強度以上であり、平均気温が20℃未満の場合は、3個の供試体の圧縮強度の平均値から 3 N/mm² を減じた値が品質基準強度以上であれば合格とする。
- コア供試体の代わりにあらかじめ準備した現場封かん養生供試体によることできる。その場合の判定基準は材齢28日を超え91日以内のn日において3個の供試体の圧縮強度の平均値から 3 N/mm² を減じた値が品質管理強度以上であれば合格とする。

- 調査管理強度は、以下による。

$$F_m = F_c + \alpha S_n (N/mm^2)$$

$$F_m : \text{コンクリートの調査管理強度 (N/mm}^2\text{)}$$

$$F_c : \text{コンクリートの品質基準強度 (N/mm}^2\text{)}$$

$$\alpha S_n : \text{標準養生した供試体の材齢} m \text{日における圧縮強度と構造体コンクリートの} n \text{日における圧縮強度の差による構造体強度補正値 (N/mm}^2\text{)}$$
- 調査強度は標準養生した供試体の材齢m日における圧縮強度で表すものとし、下記の両式を満足するように定める。調査強度を定める材齢m日は、原則として28日とする。

$$F \geq F_m + 1.73 \sigma (N/mm^2)$$

$$F \geq 0.85 F_m + 3 \sigma (N/mm^2)$$

$$F : \text{コンクリートの調査強度 (N/mm}^2\text{)}$$

$$\sigma : \text{使用するコンクリートの圧縮強度の標準偏差 (N/mm}^2\text{) で、レディーミクストコンクリート工場の実績による。実績がない場合は} 2.5 N/mm^2 \text{、または} 0.1 F_m \text{の大きい方の値とする。}$$

(d) 検査

- フレッシュコンクリートの塩化物測定は、原則として工事現場で（一財）国土開発技術センターの技術評価を受けた測定器を用いて行い、試験結果の記録および測定器の表示部を1回の測定ごとに撮影した写真（カラー）を保管し、工事監督者の承認を得る。測定検査の回数は、通常の場合1日1回以上とし、1回の検査における測定試験は、同一試料から取り分けて3回行い、その平均値を試験値とする。
- スランプの許容差は普通コンクリートの場合、スランプが8cm以上18cm以下の場合±2.5cm、21cmの場合±1.5cm（呼び強度27以上で高性能A E減水剤を使用する場合は±2cm）とする。高強度コンクリートの場合は、スランプが18cm以下の場合±2.5cm、21cm以上の場合±2cmとし、スランプローの許容差は、目標スランプローが50cm以下の時は±7.5cm、50cmを超える時は±10cmとする。
- 使用するコンクリートの圧縮強度試験は、普通コンクリートでは標準養生を行った供試体を用いて材齢28日で行い、1回の試験は、打込み工区ごと、打込み日ごと、かつ150m²またはその端数ごとに3個の供試体を用いて行う。3回の試験で1検査ロットを構成する。高強度コンクリートでは、打込み日かつ300m²ごとに検査ロットを構成して行う。1検査ロットにおける試験回数は3回とする。検査は適当な間隔をかけた任意の3台のトラックアジテータから採取した合計9個の供試体による試験結果を用いて行う。検査に用いる供試体の養生方法は標準養生とする。
- 構造体コンクリートの圧縮強度の検査は普通コンクリートでは、打込み工区ごと、打込み日ごと、かつ150m²またはその端数ごとに1回行う。1回の試験には適当な間隔をおいた3台の運搬車から1個ずつ採取した合計3個の供試体を用いる。高強度コンクリートでは打込み日、打込み工区かつ300m²ごとに行う。検査には適当な間隔をかけた任意の3台のトラックアジテータから採取した合計9個の供試体を用いる。検査に用いる供試体の養生方法は標準養生または構造体温度養生とする。
- 使用するコンクリートの圧縮強度の判定は、JASS5による。構造体コンクリートの圧縮強度の判定は、(c)調査および構造体コンクリート強度による。
- コンクリートの試験は、公的試験機関で行うこと。

試験・検査機関名	(都知事登録 号)
代行業者名	(登録番号 号)
- 捨てコンクリートの試験は、無筋コンクリートの試験に準ずる。
- 単位水量測定は行う。測定した単位水量が計画配合書の設計値 ±15 (kg/m³)の範囲にある場合はそのまま施工してよい。測定した単位水量が計画配合書の設計値 ±15～±20cm(kg/m³)の範囲にある場合は水量変動の原因を調査すると共に、生コン製造者に改善を指示し、その運搬車の生コンを打設する。その後設計値 ±15cm(kg/m³)以内に安定するまで運搬車の3台毎に1回単位水量の測定を行う。±20(kg/m³)を超える場合は、生コンを打込まずに待機らせ、水量変動の原因を調査する。品質管理責任者は生コン製造者に改善を指示し、その後の全運搬車の測定を行い、±20(kg/m³)以内にあることを確認し、を承認し、設計値 ±15(kg/m³)以内に安定するまで運搬車の3台毎に1回単位水量の測定を行う。品質管理責任者は、不合格生コンを確実に持ち帰ったことを確認し、監督員に報告すること。

(2) 鉄筋

- (a) 施工
 - 鉄筋はJIS G 3112（鉄筋コンクリート用棒鋼）に適合するものを用いる。溶接金網および鉄筋格子は、JIS G 3551（溶接金網および鉄筋格子）に適合するものを用いる。
 - 高強度せん断補強筋は、技術評価を取得し、建築基準法第37条の材料認定を受けたものを用いる。
 - 鉄筋の加工寸法、形状、鉄筋の継手位置、継手の重ね長さ、定着長さは「新 鉄筋コンクリート構造配筋標準図(1)～(3)」による。
 - 鉄筋の継手は重ね継手、ガス圧接継手、機械式継手または溶接継手によることとし、鉄筋径と使用箇所を定め特記による。

鉄筋継手工法	継手の位置等の設計条件による仕様・等級				鉄筋の径	使用箇所
	(1) 引張力最小部位	(2) (1)以外の部位 (注)				
■ 重ね継手	標準図による	A級	B級	SA級	■ D (16)以下	躯体全体
■ 圧接継手	■ 告示 1463号第2項各号	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	■ D (19)以上	躯体全体
□ 溶接継手	□ 告示 1463号第3項各号	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	□ D ()以上	
□ 機械式継手	□ 告示 1463号第4項各号	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	□ D ()以上	

注) (1) 以外の部位に設ける継手は、平成12年告示第1463号ただし書きに基づき、日本鉄筋継手協会、日本建築センター等の認定・評定等を取付した継手工法の等級で、構造計算にあたって『鉄筋継手使用基準(建築物の構造関係技術基準解説書2020)』によって検討した部材の条件・仕様によること。

- 機械式継手および圧接継手および溶接継手は(公社)日本鉄筋継手協会「鉄筋継手工事標準仕様書」による他、所要の品質が得られるように工事計画および工事管理計画を定めて、工事監督者の承認を受ける。
- ガス圧接の施工は、強風時または降雨時には原則として作業を行わない。ただし、風除け・覆いなどの設備をした場合には、工事監督者の承認を得て作業を行うことができる。
- 圧接技量資格者は(公社)日本鉄筋継手協会によって認証された技量適格性証明書で工事監督者に提出し、承認を受ける。
- 機械式鉄筋定着工法に用いる定着板には信頼できる機関による性能証明書等を取付した定着金物を用いる。

(b) 検査

- i) 鉄筋の種類・径の検査
 - 鉄骨搬入時に鉄筋の種類と径をミルシート、ロールマーク、結束ごとの表示で確認し、必要に応じて径は計測する。
- ii) 配筋の検査
 - 鉄筋の数量、材質、加工形状、配置、間隔、継手と定着の位置と長さ、カットオフ長さ等を目視、又は計測で確認する。
- iii) 鉄筋継手部の検査
 - 各継手工法ごとの検査は平12 建告1463号による他、具体的な検査方法、(公舎)日本鉄筋継手協会仕様書を参照のこと。

鉄筋継手工法	検査の種類	検査数量	試験方法
圧接継手	■ 外観検査	全般	目視又は計測
	■ 超音波探傷試験	抜取り1検査ロット当たり (30)箇所又は()%	JIS Z 3062:2014による
溶接継手	□ 引張試験による検査	抜取り1検査ロット当たり ()箇所又は()%	JIS Z 3120:2014による
	□ 外観検査	全般	目視又は計測
機械式継手	□ 超音波探傷試験	抜取り1検査ロット当たり ()箇所又は()%	JRJS 0005:2017による
	□ 引張試験による検査	抜取り1検査ロット当たり ()箇所又は()%	JIS Z 2241:2011による
機械式継手	□ 外観検査	全般	目視又は計測
	□ 超音波探傷試験	抜取り1検査ロット当たり ()箇所又は()%	JRJS 0003:2017による
機械式継手	□ 引張試験による検査	抜取り1検査ロット当たり ()箇所又は()%	JIS Z 2241:2011による

注1 抜取り1検査ロットは、同一作業班が同一日に作業した継手箇所にて200箇所程度とする。

※外観検査の実施は次による。(必要に応じて測定器具等の検査機器を用いること)

自主検査	受入検査			工事監督者	備考
	検査機関		施工者		
■ 全数	全数	(全数)	(全数)	(立会い)	報告書にて確認
□ 全数	超音波探傷又は超音波測定検査実施部位	検査機関による	()	()	
□ 全数	—	全数	()	()	
□ 全数	抜取り1検査ロット当たり ()箇所又は()%	()	()	()	

- 引張試験を行う試験機関、非破壊試験を行う検査機関は、建築主、工事監督者、又は施工者が自ら契した機関とする。
- 試験機関は「建築物の工事における試験及び検査における東京都取扱い要綱」第4条の試験機関、検査機関は同要綱第8条の検査機関とする。

試験機関名	(都知事登録 号)
検査機関名	(都知事登録 号)

(3) かぶり厚さ

- 最小かぶり厚さは、表9.7に規定する設計かぶり厚さを10mm減じた値とする。
- 設計かぶり厚さは、コンクリート打込み時の変形・移動などを考慮して、最小かぶり厚さが確保されるように、部位・部材ごとに定めるものとし、表9.7以上の値とする。

表9.7 設計かぶり厚さ (単位: mm)

構造体の計画供用期間の級	標準・長期		超長期	
	屋内	屋外 (2)	屋内	屋外 (2)
構造部材	柱・梁・耐力壁 床スラブ・屋根スラブ	40 30	50 40	40 50
非構造部材	構造部材と同等の耐久性を要求する部材 (1) 計画供用期間中に維持保全を行う部材	30 30	40 40	40 (30) (40)
直接土に接する柱・梁・壁・床および布基礎の立上り部分、擁壁の壁部分	50			
基礎、擁壁の基礎・底盤	70			

- 注) (1) 計画供用期間の級が標準、長期および超長期で、耐久性上有効な仕上げを施す場合は、屋外側では設計かぶり厚さを 10mm 減じることができる。
- 完成した構造体の各部位における最外側鉄筋のかぶり厚さは、最小かぶり厚さ以上とする。
- コンクリート構造体に誘発目地・施工目地などを設ける場合は、建築基準法施行令第7条に規定する数字を満足し、構造耐力上必要な断面寸法を確保し、防水および耐久性上有効な措置を講じれば上記によらなくてもよい。

(4) 型枠

- 原則、合板厚12mmを標準とする。
- 型枠および支保工の存置期間は、昭63年建告第1655号に基づき下表による。

種類 部位	せき板		支 柱			
	基礎、梁側、柱、壁	スラブ下、梁下	スラブ下		梁下	
セメントの種類 存置期間の平均気温	単強ポルトランドセメント	普通ポルトランドセメント	単強ポルトランドセメント	普通ポルトランドセメント	普通ポルトランドセメント	普通ポルトランドセメント
	高炉セメントA種	シリカセメントA種	高炉セメントA種	シリカセメントA種	高炉セメントA種	シリカセメントA種
	高炉セメントA種	シリカセメントA種	高炉セメントA種	シリカセメントA種	高炉セメントA種	シリカセメントA種
コンクリートの材齢 (日)	15℃以上	5℃～15℃	5℃未満			
	2	3	4	8	8	17
	3	5	8	10	12	25
	5	8	10	16	15	28
コンクリートの圧縮強度	※ 10.0N/mm ²		設計基準強度の50%		設計基準強度の85% 100%	

※ JASS5 では普通コンクリートの場合計画供用期間の級が標準にあつては 10 N/mm² 以上、長期及び超長期の場合は 10 N/mm²以上、また高強度コンクリートの場合は 10 N/mm²以上。

- 注) 1 片持り梁、庇、スパン 9.0m 以上の梁下は、工事監督者の承認による。
- 注) 2 大梁の支柱の盛替えは行わない。また、その他の梁の場合も原則として行わない。
- 注) 3 支柱の盛替えは、必ず直上階のコンクリート打ち後とする。
- 注) 4 盛替え後の支柱頭部には、厚い受板、角材または、これに代わるものを置く。
- 注) 5 支柱の盛替えは、小梁が終ってからスラブを行う。一時に全部の支柱を取り払って盛替えはしてはならない。
- 注) 6 直上階に著しく大きい積載荷重がある場合においては、支柱(大梁の支柱を除く)の盛替えを行わないこと。
- 注) 7 支柱の盛替えは、養生中のコンクリートに有害な影響をもたらすおそれのある振動または衝撃を与えないように行うこと。

- 各柱脚部に掃除孔を設け、ゴミ除去を徹底する事。写真にて添付する事。

構造配筋標準図(1)

1. 総則

1.1 適用範囲

この規準は、鉄筋コンクリート造、鉄骨鉄筋コンクリート造等の鉄筋工事に適用する。

2. 一般共通事項

2.1 鉄筋の表示記号

鉄筋の断面表示は下表の記号による。(表 2.1.1)

丸	鋼	9φ	13φ	16φ	19φ	22φ	25φ	29φ	32φ
異形鉄筋	D10	D13	D16	D19	D22	D25	D29	D32	
記号	●	×	#	○	◎	●	◎	◎	◎

注) 本基準中の丸鋼表示の鉄筋に異形鉄筋を使用する場合は、上表の区分にしたがう。

2.2 鉄筋の折曲げ

2.2.1 末端部 (表 2.2.1)

折曲げ角度	折曲げ図	使用箇所		
		SD295 SD345 SDR295, SDR345	SD390 D19 ~D38	SD390 D29 ~D38
180°		D 3d以上	4d以上	5d以上
135°		D 3d以上	4d以上	—
90°		D 3d以上	4d以上	—
135°及び90°		D 3d以上	4d以上	—

注) Dは、曲げ内法直径を示す。

2.2.2 中間部 (表 2.2.2)

折曲げ角度	折曲げ図	使用箇所		
		SD295 SD345 SDR295, SDR345	SD390 D19 ~D25	SD390 D29 ~D38
90°以下		D 3d以上	4d以上	—

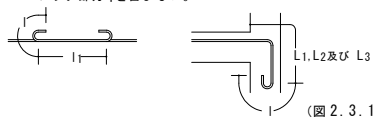
注) Dは、曲げ内法直径を示す。
(1)は、SD390の場合に適用する。

2.3 鉄筋継手及び定着長さ

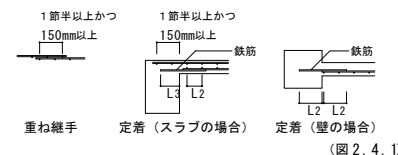
表 2.3.1はコンクリートの設計基準強度が18N/mm²以上、36N/mm²以下の場合に適用し、軽量コンクリートの場合のL1及びL2は、表の21N/mm²の場合の値に5dを加えたものとする。(表 2.3.1)

鉄筋の種類	コンクリートの設計基準強度 (Fc) (N/mm ²)	定着の長さ		定着長さ及び重ね継手長さ (L1, L2)
		一般 (L2, L2h)	下端筋 (L3) 小梁 スラブ	
SD295	18	40d	30d	45d
	21	35d	25d	40d
SD345	24, 27, 30, 33, 36	30d	20d	35d
	21	25d	15d	30d
SD390	24, 27	40d	30d	45d
	30, 33, 36	35d	25d	40d

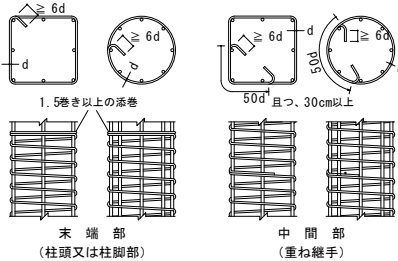
注) 1. L1: 継手並びに2.及び3.以外の定着長さ。
2. L2: 割裂破壊のおそれのない箇所への定着長さ。
3. L3: 小梁及びスラブラの下端筋の定着長さ。
ただし、基礎耐圧壁、これを受ける小梁を除く。
なお、片持小梁及び片持ちスラブラの場合は、2.0d及び1.0dを2.5d以上とする。
4. フックのある場合のL1, L2及びL3は、下図に示すようにフック部分を含めない。



2.4 溶接金網の継手及び定着長さ



2.5 スパイラル筋の継手及び定着の長さ



2.6 隣り合う継手の位置及び鉄筋の間隔

2.6.1 隣り合う継手の位置 (表 2.6.1)

フックのある場合	フックのない場合
$a \geq 0.5L_h$	$a \geq 0.5L_1$
$a \geq 400\text{mm}$	

2.6.2 鉄筋の間隔

鉄筋の相互のあきは下図により、次の値のうち最大のもの以上とする。ただし特殊な継手の場合はあきは特記による。

- 粗骨材の最大寸法の1.25倍
- 25mm
- 鉄筋径(呼び名に用いた数値d)の1.5倍

2.7 鉄筋(溶接金網を含む)の最小かぶりの厚さ(mm) (表 2.7.1)

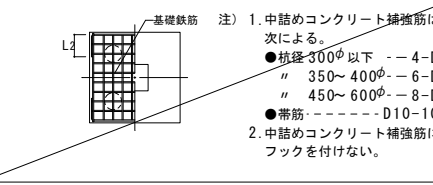
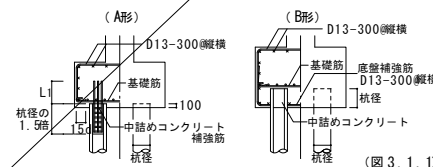
構造部分の種類	最小かぶり厚さ	
	土に接しない部分	土に接する部分
スラブ、耐力壁以外の壁	屋内	30
	屋外	40
柱、梁、耐力壁	屋内	40
	屋外	50
擁壁、耐圧スラブ	柱、梁、スラブ、壁	*50
	基礎、擁壁、耐圧スラブ	*70
煙突等高温を受ける部分		60

注) 1. *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。
2. 「仕上げあり」とは、モルタル塗り等の仕上げのあるものとし、仕上げなしとは、塗装等による仕上げの有効でない仕上げものを除く。
3. スラブ、梁、基礎及び擁壁で、直接土に接する部分のかぶり厚さには、捨てコンクリートの厚さを含めない。
4. 杭基礎の場合のかぶり厚さは、杭先端からとする。
5. 塩害を受けるおそれのある部分等、耐久性上不利な箇所には、表 2.7.1を適用しない。

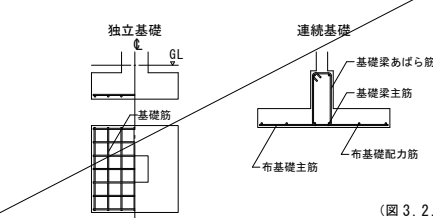
3. 基礎

3.1 杭基礎(杭頭補強は特記による)

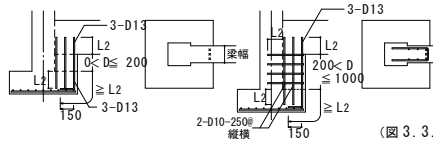
- 既製コンクリート杭の杭頭補強の方法は、図 3.1.1のA形又はB形とし、適用は特記による。特記がなければ、B形とする。
- 中詰めコンクリートは、基礎コンクリートと同じ調合のコンクリートを使用する。
- 既製コンクリート杭以外の場合は、特記による。



3.2 直接基礎



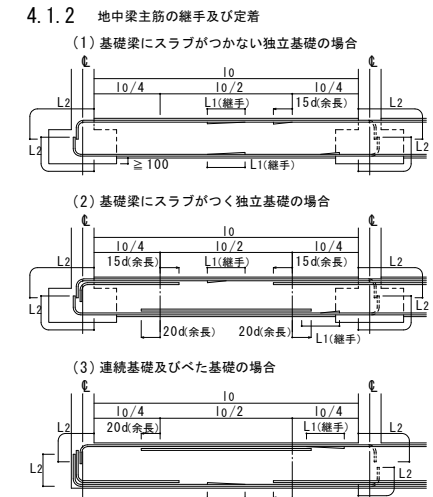
3.3 基礎接合部の補強



4. 基礎梁

4.1 基礎梁主筋の継手及び定着

- 一般事項
 - 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。
 - 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、図 4.1.1による。
 - 梁筋を柱内に定着する場合は、梁筋は柱の中心軸を越えてから定着する。
- 地中梁主筋の継手及び定着
 - 基礎梁にスラブがつかない独立基礎の場合
 - H形
 1. 5巻以上の添巻を要する。
 2. 破線は、柱内定着の場合を示す。
 3. 梁主筋のみ込み長さsa(柱せいの3/4倍以上)
 - W-I形
 1. 溶接は、鉄筋の組立て前に行う。
 - SP形(スパイラル筋)
 1. 5巻以上の添巻を要する。
 - 丸形
 1. 5巻以上の添巻を要する。
 - 基礎梁にスラブがつく独立基礎の場合
 - 連続基礎及びべた基礎の場合
 1. 5巻以上の添巻を要する。
 2. 破線は、柱内定着の場合を示す。
 3. 梁主筋のみ込み長さsa(柱せいの3/4倍以上)



注) 1. 印は、継手及び余長を示す。
2. 破線は、柱内定着の場合を示す。
3. 梁主筋のみ込み長さsa(柱せいの3/4倍以上)

4.2 あばら筋、腹筋及び幅止め筋

- あばら筋の形状
 - あばら筋組立ての形状及びフックの位置は、『6.2.1』による。ただし、梁せいが1.5m以上の場合は図 4.2.1によることができる。
 - あばら筋の割付は、『6.2.3』による。
- 腹筋及び幅止め筋
 - 腹筋及び幅止め筋は、『6.2.2』による。ただし、梁せいが1.5m以上の場合は、特記による。

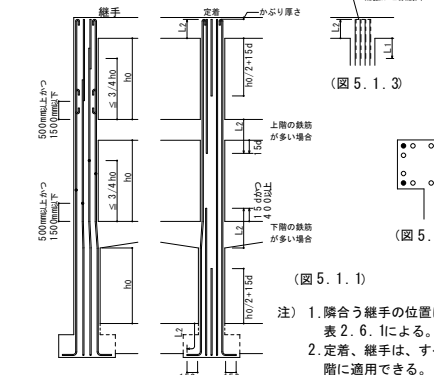
(2) 腹筋及び幅止め筋は、『6.2.2』による。ただし、梁せいが1.5m以上の場合は、特記による。

4.3 基礎梁の補強

- 打増し補強は、『6.3』による。
- 土間スラブ等の打増し補強は、『9.5.3』及び『9.5.4』による。

5. 柱

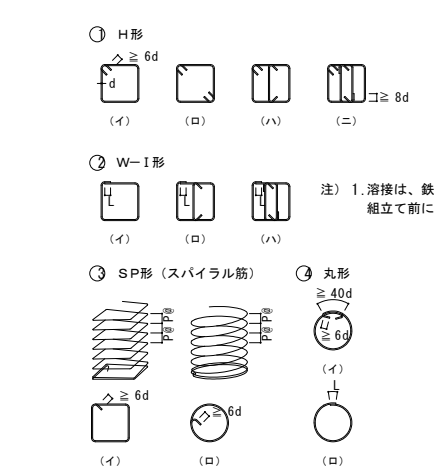
5.1 柱主筋の継手及び定着



- 継手及び圧接中心位置は、梁上端から500mm以下、500mm以下、かつ、3/4h0(h0は柱の内法高さ)以下とする。
- 重ね継手長さはL1とし、定着及び余長は図 5.1.1による。ただし、柱頭定着長さL2が確保できない場合は図 5.1.3による。
- 柱の四隅にある主筋で、重ね継手及び最上階の柱頭にある場合は、フックをつける。(図 5.1.2の●印で示す鉄筋)

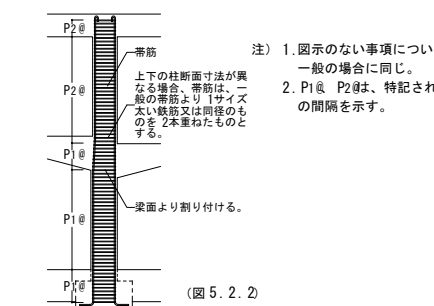
5.2 帯筋

- 帯筋の形状
 - 帯筋組立ての形状は図 5.2.1により、適用は特記による。特記がなければ図 5.2.1による。
 - H形の135°曲げのフックが困難な場合は、W-I形とする。
 - 溶接する場合の溶接長さLは、両面フレア溶接の場合は5d以上、片面フレア溶接の場合は10d以上とする。



注) SP形において、柱頭及び柱脚の端部は、1.5巻以上の添巻を要する。(図 5.2.1)

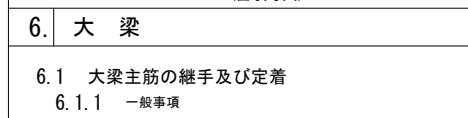
5.2.2 帯筋の割付



注) 1. 図示のない事項については、一般の場合と同じ。
2. P1, P2は、特記された帯筋の間隔を示す。

5.3 柱の打増し補強

- 柱の打増しは図 5.3.1により、打増し幅が70mm以上、200mm以下の場合に適用する。200mmを超える場合は、特記による。特記なき場合は、D16を主筋径の1サイズ下の径とする。
- 梁及び耐力壁の鉄筋の定着長さは、打増し部分を除いて算定する。

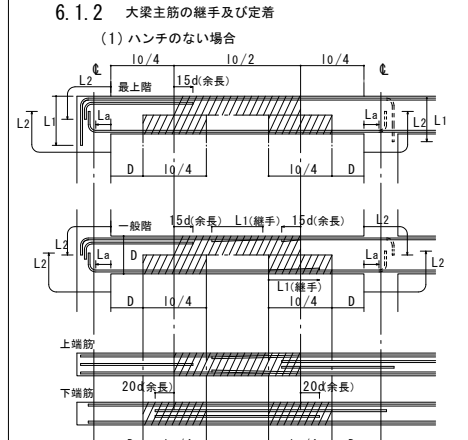


6. 大梁

6.1 大梁主筋の継手及び定着

- 一般事項
 - 継手及び圧接中心位置は、次による。
上端筋: 中央 l0/2以内
下端筋: 柱面より梁せい(D)以上離し、l0/4を加えた範囲以内
 - 継手長さはL1とし、定着長さ及び余長は下記図 6.1.3及び図 6.1.4による。
 - 梁主筋は、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、柱内に定着することができる。ただし、やむを得ず梁内に定着する場合は、図 6.1.1による。
注) 上階に柱がある場合の定着長さはL2とし、15dは省略できる。
 - 梁主筋を柱内に定着する場合は、柱の中心軸を越えてから柱に降りる。ただし、梁せいや柱断面が大きい場合等には、監督員の承諾を受けて、曲上げとすることができる。
 - 梁にハンチをつける場合は、その傾斜は特記による。特記がなければ、1:4とする。
 - 段違い梁は、監督員の承諾を受けて、図 6.1.2によることができる。

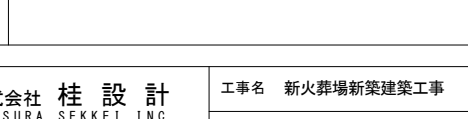
6.1.2 大梁主筋の継手及び定着



注) 1. 印は、継手及び余長を示す。
2. 破線は、柱内定着の場合を示す。
3. 梁主筋のみ込み長さsa(柱せいの3/4倍以上)

6.2 梁の打増し補強

- 梁の打増しは図 6.3.1により、打増し幅が70mm以上、200mm以下の場合に適用する。200mmを超える場合は、特記による。特記なき場合は、D16を主筋径の1サイズ下の径とする。筋筋は、同径・同ピッチとする。200mmを超え500mm以下の場合は、D19に読み替える。500mmを超え1,000mm以下の場合は、D22に読み替える。
- 小梁、耐力壁及びスラブラの鉄筋の定着長さは、打増し部分を除いて算定する。

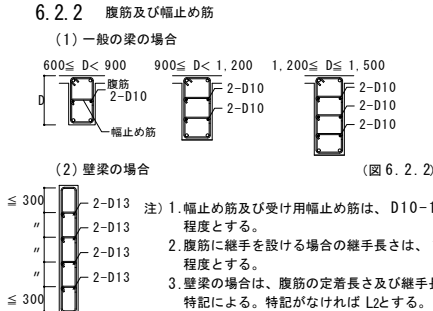


注) 1. 印は、継手及び余長を示す。
2. 破線は、柱内定着の場合を示す。
3. 梁主筋のみ込み長さsa(柱せいの3/4倍以上)

- 印は、継手及び余長を示す。
- 梁内定着の端部下端筋が接近するときは、-----のように引き通すことができる。
- 破線は、柱内定着の場合を示す。
- 梁主筋のみ込み長さsa(柱せいの3/4倍以上)

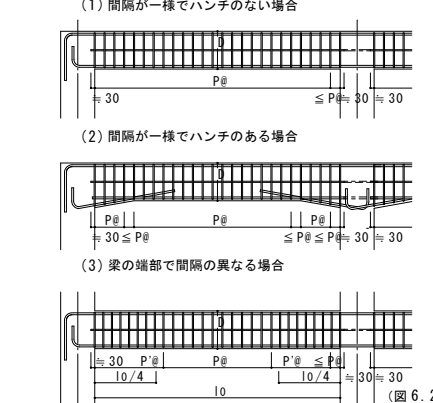
6.2 あばら筋、腹筋及び幅止め筋

- あばら筋の形状(原則として全て(I)とする)
 - あばら筋組立ての形状は図 6.2.1(I)による。ただし、スラブと同時にコンクリートを打ち込む形梁の場合は、(ロ)又は(ハ)、スラブと同時にコンクリートを打ち込む形梁の場合は(ロ)~(ニ)とすることができる。また、フックの位置は(I)の場合は交互とし、(ロ)の場合は、L形ではスラブのつづ側、T形では交互とする。なお、(ハ)の場合は、スラブのつづ側を90°折曲げとする。



注) 1. 幅止め筋及び受け用幅止め筋は、D10-1,000程度とする。
2. 腹筋に継手を設ける場合の継手長さは、150mm程度とする。
3. 壁梁の場合は、腹筋の定着長さ及び継手長さは、特記による。特記がなければL2とする。

6.2.3 あばら筋の割付



注) 1. あばら筋は、柱面から割り付ける。
2. 図中のP@P'は、特記されたあばら筋の間隔を示す。

6.3 梁の打増し補強

- 梁の打増しは図 6.3.1により、打増し幅が70mm以上、200mm以下の場合に適用する。200mmを超える場合は、特記による。特記なき場合は、D16を主筋径の1サイズ下の径とする。筋筋は、同径・同ピッチとする。200mmを超え500mm以下の場合は、D19に読み替える。500mmを超え1,000mm以下の場合は、D22に読み替える。
- 小梁、耐力壁及びスラブラの鉄筋の定着長さは、打増し部分を除いて算定する。



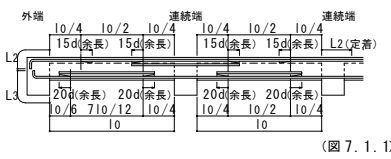
注) 1. 印は、継手及び余長を示す。
2. 破線は、柱内定着の場合を示す。
3. 梁主筋のみ込み長さsa(柱せいの3/4倍以上)

構造配筋標準図(2)

7. 小梁及び片持ち梁

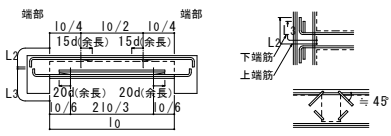
7.1 小梁主筋の継手及び定着

(1) 連続小梁の場合



(図 7.1.1)

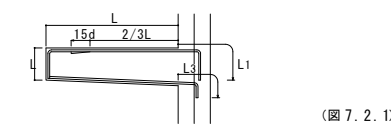
(2) 単独小梁の場合



(図 7.1.2)

7.2 片持ち梁主筋の定着

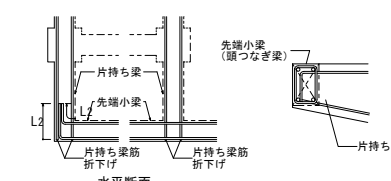
(1) 先端に小梁のない場合



(図 7.2.1)

- 注) 1. 印は、余長を示す。
 2. 図示のない事項は、『6.大梁』による。
 3. 先端の折曲げの長さ L_1 は、梁せいからかぶり厚さを除いた長さとする。
 4. 梁筋を引き通さない場合は、取合い部材に定着する。ただし、柱に取合う場合は、全数引き通せる場合でも、上端筋は、2本以上を柱に定着する。

(2) 先端に小梁がある場合



(図 7.2.2)

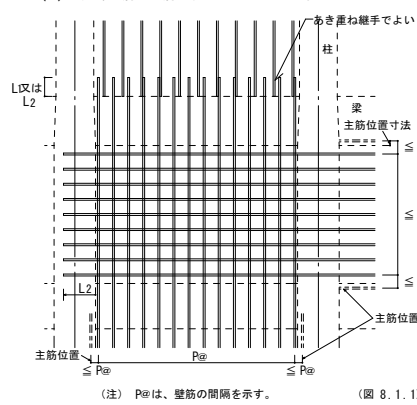
- 注) 1. 図示のない事項は、(1)による。
 2. 先端小梁終端部の主筋は、片持ち梁内に水平定着する。
 3. 先端小梁の連続端は、片持ち梁の先端を貫通する通し筋としてよい。

8. 壁

8.1 壁筋の継手及び定着

8.1.1 一般事項

- 壁筋の継手及び定着の長さは、 L_2 とする。
- 土圧などを受ける壁及び耐震壁として、特記されたものは、継手長さを L_1 定着長さを L_2 とする。
- 継手及び定着のとれない場合は、監督職員の承諾を受けて、両面フレア溶接の場合は $5d$ 以上、片面フレア溶接の場合は $10d$ 以上とすることができる。
- 幅止め筋は、縦、横とも $D10-1,000$ 程度とする。
- 一般部壁筋の配筋は、図 8.1.1による。



(図 8.1.1)

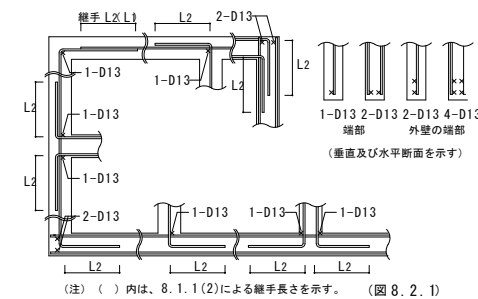
8.2 壁、その他の配筋

8.2.1 壁の基準配筋

壁の基準配筋の配筋種別は特記による。

8.2.2 交差部、及び端部

交差部及び端部の配筋は図 8.2.1による。



(図 8.2.1)

8.2.3 パラペット

パラペットの配筋は表 8.2.1による。

コンクリート厚さ	方向	配筋	先端補強筋
特記による	縦	$D10-150$ ダブル	$D10-150$ 4-D13
	横	$D10-150$ ダブル	4-D13

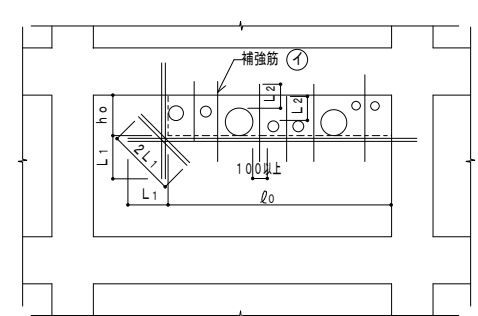
8.3 壁の補強

8.3.1 壁開口部の補強

壁開口部の補強は特記による。

8.3.2 開口部の補強

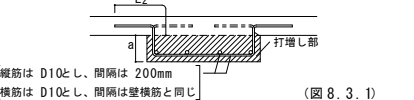
開口間隔が隣接する開口径の平均値の3倍以下の場合は開口群を一つの開口として扱う。その場合構造監理担当者との協議のうえ下記による。



- (※) $\cdot \ell_0, \ell_0$ 寸法を開口寸法とし補強筋は設計による。
 ・開口間の壁筋はできる限り切断しないこと。やむを得ず切断した場合には補強筋 $\textcircled{1}$ を入れる。
 ・補強筋 $\textcircled{1}$ は壁筋と同径とし、定着長さは個別開口より L_2 とする。

8.3.3 壁の打増し補強

壁の打増し補強筋は図 8.3.1により、打増し厚さが 50mm 以上、 200mm 以下に適用する。 200mm を超える場合は、特記による。



(図 8.3.1)

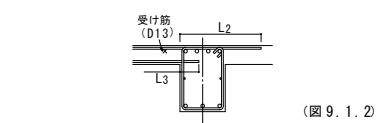
9. スラブ

9.1 スラブリ筋

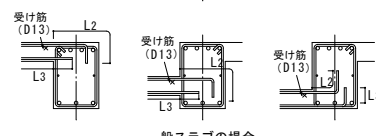
スラブリ筋の配筋は次による。

- スラブリ筋の基準配筋 (S形基準配筋) の配筋種別及び厚さは特記に、要領は図 9.1.1による。

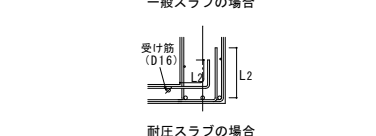
(図 9.1.1)
- 配筋は、中央から割り付け、端部は定められた間隔以下とする。
- 鉄筋の重ね継手長さは、 L_1 とする。
- 定着長さ及び受け筋は、図 9.1.2による。ただし、引き通すことができない場合は図 9.1.3により梁内に定着する。



(図 9.1.2)



(図 9.1.3)

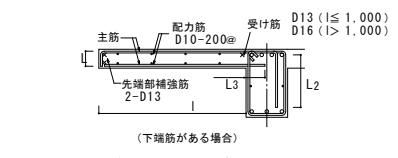


(図 9.1.3)

9.2 片持ちスラブ

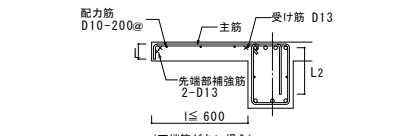
片持ちスラブリ筋の配筋は次による。

- スラブリ筋の基準配筋 (CS形基準配筋) の配筋種別及び厚さは特記に、要領は図 9.2.1及び図 9.2.2による。



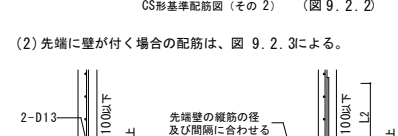
(図 9.2.1)

- (注) 1. 先端の折曲げ長さ L_1 は、スラブ厚さよりかぶり厚さを除いた長さとする。
 2. スラブリ筋に段差のない場合は、主筋を引き通してスラブリ筋に定着させてもよい。



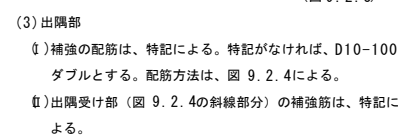
(図 9.2.2)

- (注) 1. 先端の折曲げ長さ L_1 は、スラブ厚さよりかぶり厚さを除いた長さとする。
 2. スラブリ筋に段差のない場合は、主筋を引き通してスラブリ筋に定着させてもよい。

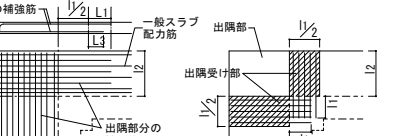


(図 9.2.3)

- (注) $\cdot \ell_0, \ell_0$ 寸法を開口寸法とし補強筋は設計による。
 ・開口間の壁筋はできる限り切断しないこと。やむを得ず切断した場合には補強筋 $\textcircled{1}$ を入れる。
 ・補強筋 $\textcircled{1}$ は壁筋と同径とし、定着長さは個別開口より L_2 とする。



(図 9.2.4)

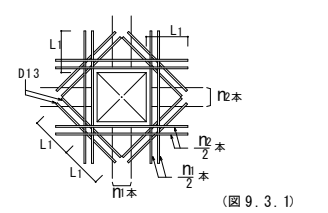


(図 9.2.4)

9.3 スラブ等の補強

9.3.1 スラブ開口部の補強

スラブ開口部の補強は、特記による。特記がなければ次による。
 ① スラブ開口部の最大径が 700mm 以下の場合には、図 9.3.1により開口によって切られる鉄筋と同量の鉄筋で周囲を補強し、隅角部に斜め方向に $2-D13$ ($l=2L_1$) シングルを上下筋の内側に配筋する。

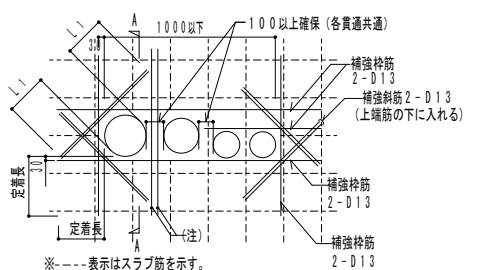


(図 9.3.1)

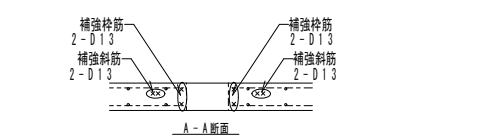
- (※) 荷揚げ用の仮設開口部で、コンクリートを後打ちする部分も、上記要領にて補強を行うこと。
 (Ⅱ) スラブ開口部の最大径が両方向の配筋間隔以下で、鉄筋を緩やかに曲げることにより、開口部を避けて配筋できる場合は、補強を省略することができる。

9.3.1-1 連続開口部の補強

シャフト内の貫通等で開口ピッチの芯々が隣接する開口寸法の平均の3倍以上とれない場合は、下記の要領で補強を行う。実際の補強方法を計画し、構造監理担当者との確認を受けること。



(図 9.3.1-1)

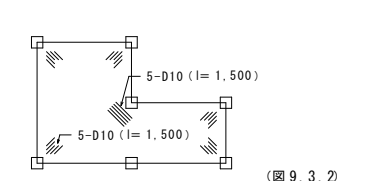


(図 9.3.1-1)

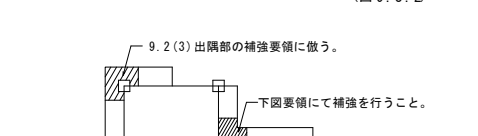
- (注) ・補強筋の定着長は単独開口に倣い、開口端より L_1 とする。
 ・貫通孔によりやむを得ず鉄筋を切断した場合は、切断した鉄筋同径以上または同鉄筋量以上を配筋する。
 (上図の場合は2本切断している為、2本の鉄筋を配筋している)

9.3.2 屋根スラブリ筋

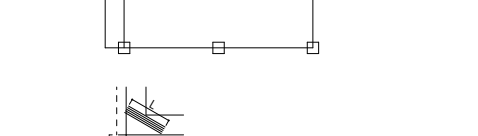
屋根スラブリ筋の出隅及び入隅部分には、図 9.3.2により、補強筋を上端筋の下側に配置する。



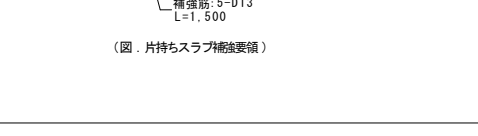
(図 9.3.2)



(図 9.3.2)



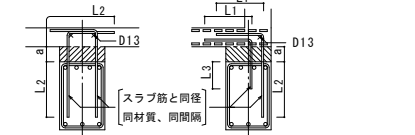
(図 9.3.2)



(図 9.3.2)

9.3.3 土間スラブリ筋の打増し補強

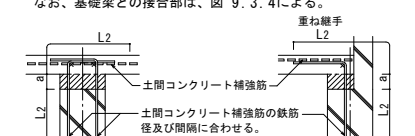
基礎梁とスラブリ筋を一体打ちとしないで、打増しを設ける場合の補強は、特記による。特記がなければ、図 9.3.3による。ただし、土間スラブリ筋は、土に接するスラブリ筋の配筋によるものをいう。



(図 9.3.3)

9.3.4 土間コンクリートの補強

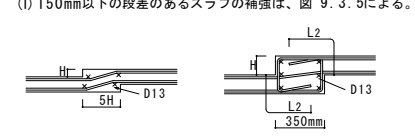
土間コンクリートの補強筋は特記による。なお、基礎梁との接合部は、図 9.3.4による。



(図 9.3.4)

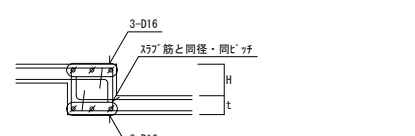
9.3.5 段差のあるスラブリ筋

(1) 150mm 以下の段差のあるスラブリ筋の補強は、図 9.3.5による。



(図 9.3.5)

(2) 150mm 以上の段差のあるスラブリ筋の補強は、図 9.3.6による。

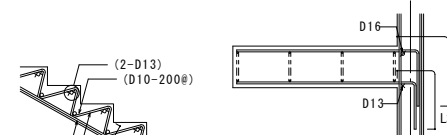


(図 9.3.6)

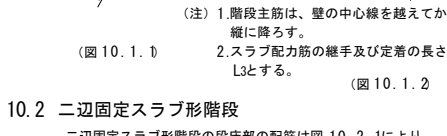
10. 階段

10.1 片持ちスラブリ筋階段

片持ちスラブリ筋階段の基準配筋及び寸法は、特記による。特記がなければ、図 10.1.1及び図 10.1.2による。



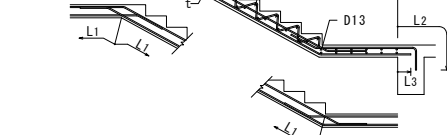
(図 10.1.1)



(図 10.1.2)



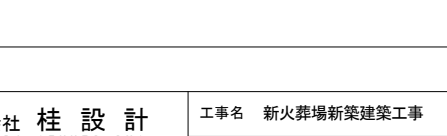
(図 10.1.2)



(図 10.2.1)



(図 10.2.1)

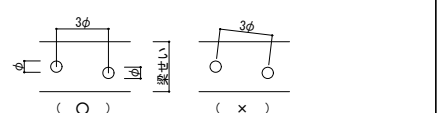


(図 10.2.1)

11. 梁貫通孔の補強

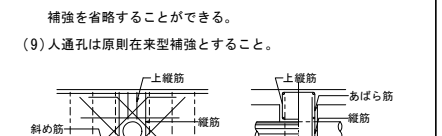
11.1 梁貫通孔補強の標準配筋

- 梁貫通孔補強筋は特記による。形状及び名称は図 11.1.1による。
- 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れの外接円とする。孔の径は全て外径とする。
- 孔の上下方向の位置は、図 11.1.2による。
- 孔の中心位置の限度は、柱及び直交する梁の面から原則として $1.5D$ (D は梁せい) 以上とする。(基礎梁は除く)
 ※既製補強材を使用する場合の孔の中心位置については、既製補強材の評定適用範囲内の寸法以上を、柱及び直交する大梁(小梁)の面から離すこと。離すことが出来ない場合は、在来型補強とし、補強要領については構造監理者と協議を行うこと。
- 孔が並列する場合は、その中心間隔は、孔の径の平均値の3倍以上とする。
 ※中心間隔については、下図に示す平面方向の中心間隔を採用し、斜め方向での中心間隔は不可とする。

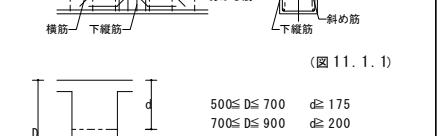


(図 11.1.1)

- 縦筋及び上下縦筋は、あばら筋の形に配筋する。
- 補強筋は、主筋の内側とする。やむを得ない場合は、監督職員の承諾を受けて外側とすることができる。また、鉄筋の定着長さは、図 11.1.3による。
- 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。
- 人通孔は原則に在来型補強とすること。



(図 11.1.2)



(図 11.1.3)

11.2 その他の梁貫通孔補強

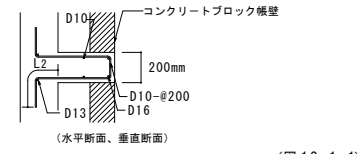
その他の梁貫通孔補強として建設技術評価規定第9条1項の規定に基づき国土交通大臣が評価している製品とする。使用する場合は、工事監理者の承諾を得ること。

構造配筋標準図(3)

12 その他の配筋

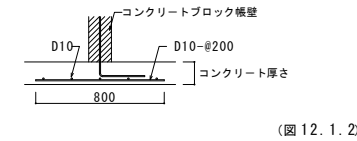
12.1 コンクリートブロック帳壁との取合い

- (1) 控壁
 ① 控壁の配置は、特記による。
 ② 配筋は、図 12.1.1 による。



(図 12.1.1)

- (1) 帳壁が土間コンクリート上に設置される場合の補強は、図 12.1.2 による。



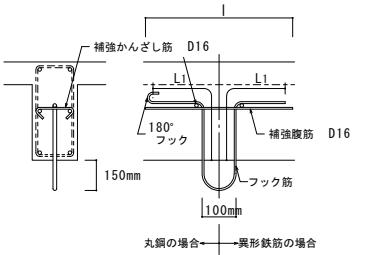
(図 12.1.2)

12.2 機械吊上げ用フック

梁に設ける機械吊上げ用フックは表 12.2.1、図 12.2.1 により、種別は特記による。

(表 12.2.1)

種別	A 種	B 種	C 種
フック筋	φ25又は D25	φ22又は D22	φ19又は D19
曲げ内のり直径 (mm)	100		
補強かんざし筋	2-D16		
補強腹筋 (mm)	D16, l=900	D16, l=750	D16, l=600
吊上げ荷重 (kN)	50 ≧ W > 30	30 ≧ W > 10	10 ≧ W



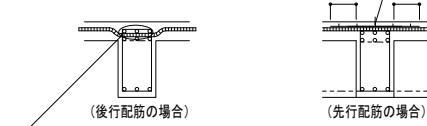
(図 12.2.1)

13 躯体内埋込み配管等の補強及び配管要領

13.1 梁に配管を埋込む場合

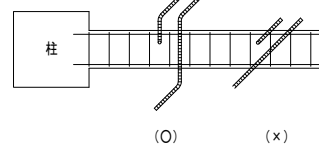
- (1) コンセントボックス類は埋め込まない。
 (2) 使用する管径は、31φ以下とする。
 (3) 梁材軸方向配管は、原則として行わない。
 (4) 梁の幅方向貫通、及び垂直方向貫通
 梁への貫通は、配管ピッチを100mm以上とし、1m幅では3本を限度とする。
 又、壁付きでない梁は、柱面より600以内では行わない。

- (a) 梁の幅方向貫通
 イ) 配筋の内側に通す。



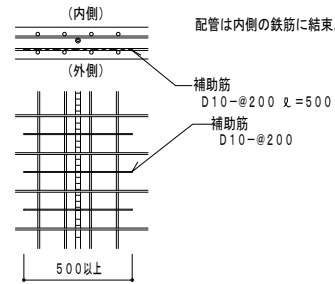
梁主筋とPF管が接触しないようにする。

- ロ) 配管は、材軸とほぼ直角に貫通する。

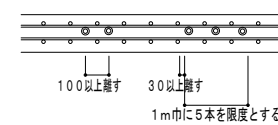


13.2 壁に配管を埋込む場合

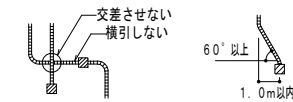
- (1) 地下の外壁（ドライエリア壁を含む）への埋め込み配管は絶対行わない。
 (2) 地上の外壁には原則として、配管は行わない。
 ただし、やむを得ず埋め込む場合は構造監理担当者の承認を受け下記のいずれかの処理を行う。
 埋込配管は31φ以下とする。
 a. クラックが生じても支障のない仕上材とする。（建築設計担当者と打合せ）
 b. 鉄筋による補強



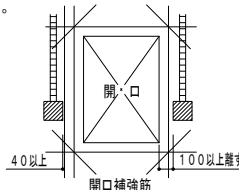
- (3) 配管は1m幅に5本までとし、ピッチは100mm以上とする。
 配管は、壁縦筋より30mm以上離す。



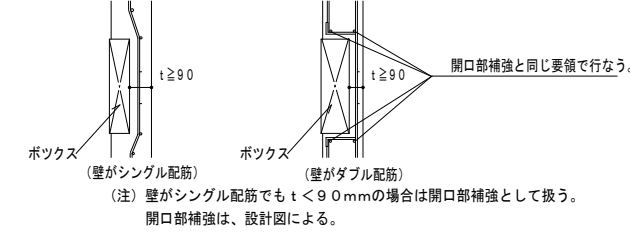
- (4) 横引配管及び、交差は行わない。ただし、水平面と60°以上の勾配を持つ横引は、1m以内まで可とする。



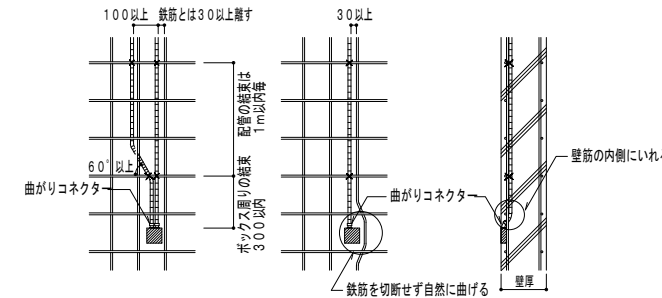
- (5) 耐震壁内に配管を行う場合には、構造監理担当者と協議を行うこと。
 (6) 壁類は壁内に埋め込まない。埋め込む場合は必ず構造監理担当者と協議の事。
 (7) 躯体開口の縁から埋め込みボックスの縁まで100mm以上、かつ開口補強筋より40mm以上離す。



- (8) 縦、横寸法が、200mmを超え500mm以下のボックス等の補強。

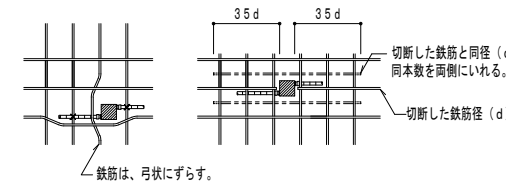


- (9) 配管上の注意
 イ) 配管は、壁内で蛇行しないよう1m以内毎に結束する。
 ロ) 埋め込みボックスからの配管は、曲がりコネクターを設けてすぐ壁の内側に配管する。
 ハ) ボックス等の埋め込みのために壁主筋を切断しない。



13.3 スラブに配管を埋込む場合

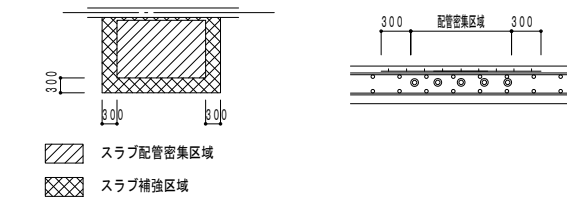
- (1) 屋根スラブ及び防水を行なうスラブ内に配管する場合は、構造監理担当者と協議すること。
 (2) 配管が2本以上平行する場合は、間隔を100mm以上とし1m幅に5本以下とする。
 (3) 配管は原則として交差は行わない。
 (4) 配管は31φまでとする。
 (5) フローアボックス間隔は300mm以上、且つ梁側面から500mm以上離す。
 (6) フローアダクトの埋め込みは、必ず構造監理担当者の承認を受ける。
 (7) フローボックスがスラブ筋に当たる場合は、スラブ筋を切断せずにずらす。
 やもを得ず切断した場合は下記の補強を行う。



- (8) スラブ筋と平行する場合は、鉄筋より30mm以上離す。

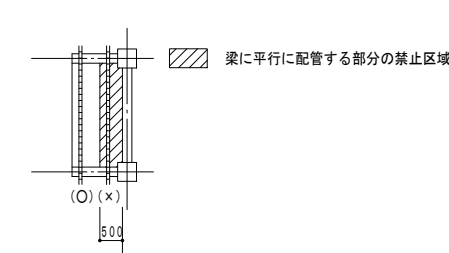


- (9) 電気盤及びEPS等の埋込み配管が5本以上集中して立上がる場合の補強についての補強は下図による。



- ※ひび割れ防止を目的とし、スラブ配管密集区域より300mm程度までを、ワイヤーメッシュ：φ6-150×150筋にて補強する。
 ※埋込み配管が密集して配置される箇所も同様の補強を行うこと。

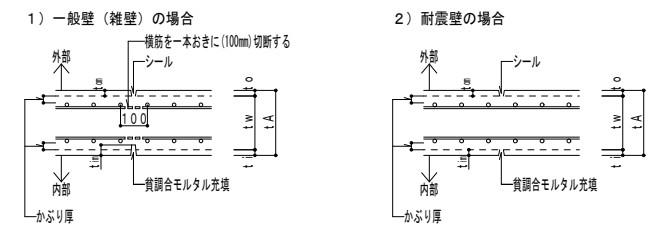
- (10) 片持ちスラブは、梁面から500mm以内の範囲には配管を行わないこと。



14 外壁誘発目地及び補強要領

14.1 外壁誘発目地及び外壁隅部の補強

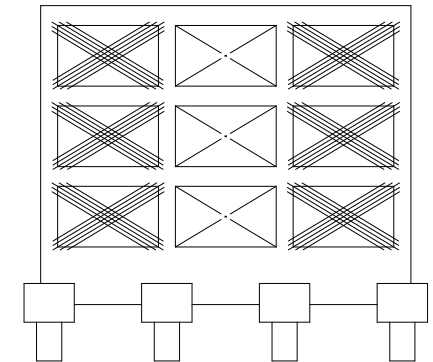
- (1) 外壁の誘発目地標準



- ※共通事項
 tA : 増打ち分を含めた壁厚
 tw : 壁の躯体寸法
 to : 外部増打ち厚
 ti : 内部増打ち厚
 tom : 外部誘発目地深さ
 tim : 内部誘発目地深さ

- a) 誘発目地の間隔
 ・誘発目地間隔は3m程度以下とする。誘発目地設置に際して、周囲を柱・梁・床組・誘発目地などで囲まれた1枚の壁の面積は25㎡以下とし、1枚の壁の面積が小さい場合を除いて、その辺長比1.5以下とする。
 b) 外部側目地深さ (tom)
 ・増打ち厚 (to) は設計図による。
 ・誘発目地、水平打継目地は、増打ち厚さ内で設けること。(tom ≤ to)
 c) 内部側目地深さ (tim)
 ・増打ち厚 (ti) は設計図による。
 ・目地底と壁筋のかぶり厚は10mm以上設けること。
 ・tom + tim ≥ 0.2tA となるようにtimを定める。
 ・耐震壁の場合、誘発目地は増打ち内に設ける。(tim ≤ ti)
 目地による躯体の断面欠損は行わないこと。
 d) 欠損部の充填
 ・躯体に欠損が生じる場合、欠損部にセメント：砂=1：4~5の貧調整合モルタル（プレミックスタイプ）を充填する。

- (2) 外壁隅部の補強筋
 ・ひび割れ防止の目的として、外壁外側の鉄筋の内側に下記の補強筋を配置すること。
 ・無開口耐震壁を補強対象とする。



- ① : 5-D10@100
 ② : 柱・梁内にはL2定着すること

鉄骨構造標準図(1)

1. 一般事項

1.1 材料及び検査

- 構造設計仕様による。
- 適用範囲は、鋼材を用いる工事に適用し、かつ鋼材の厚さが40mm以下のものとする。
- 社内検査結果の検査報告書には、鉄骨の寸法、精度及びその他の結果を添付する。

1.2 工作一般

- 鉄骨制作及び施工に先立って「鉄骨工事施工要領書」を提出し工事監理者の承諾を得る。
- 鋼管部材の分岐継手部の相貫切断は、鋼管自動切断機による。
- 高強度鋼の歪み矯正は、冷間矯正とする。

1.3 高力ボルト接合

- 本締めに使用するボルトと、仮締めボルトの併用はしてはならない。

1.4 溶接接合

- 溶接工は施工する溶接に適用する JIS Z3801 (手溶接) 又は JIS Z3841 (半自動溶接) の溶接技術検定試験に合格し引続き、半年以上溶接に従事している者とする。

1.5 塗装

- コンクリートに埋め込まれる部分及びコンクリートの接触面で、コンクリートと一体とする設計仕様になっている部分は、塗装しない。

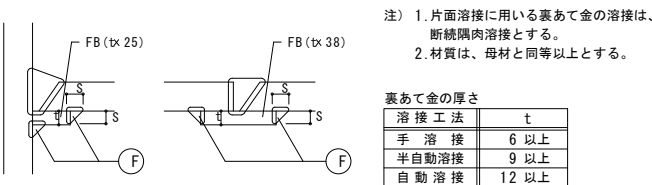
2. 溶接接合

2.1 溶接継手の表示記号

溶接工法	分類		記号
	溶接工法	分類	
溶接工法	アーク手溶接	ガスシールドアーク半自動溶接	H
	セルフガスシールドアーク半自動溶接		A
	サブマージアーク自動溶接		E
	エレクトロスラグ溶接		E
溶接継手	突合せ溶接	突合せ継手 (狭開先継手)	B (N2)
		T形継手	T
		かど継手	L (N1)
	隅肉溶接		F
溶接面	部分溶込み溶接		P
	フラア溶接		FL
	片面溶接		1
	両面溶接		2

注) 1. *印の両面溶接とは、裏はつりの有無にかかわらず、鋼材の表側と裏側の両面より溶接を行なうものとする。ただし、板厚40mm以下の柱のかど溶接については、(財)日本建築センターにおいて、通常のサブマージアークの自動溶接と比較して、施工上及び強度上特に問題はなく、母材と同等の強度を有するものとして評価された溶接法としても差し支えない。

2.2 裏あて金

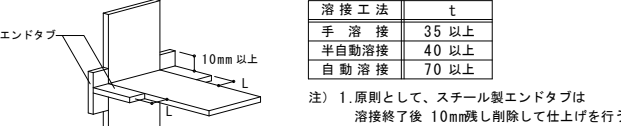


溶接工法	t
手溶接	6以上
半自動溶接	9以上
自動溶接	12以上

母材の板厚	溶接の長さ (L)	
	手溶接・半自動溶接	自動溶接
25未満	40程度	50程度
25以上	50程度	70程度

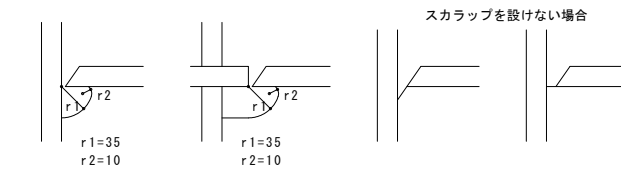
2.3 エンドタブ

エンドタブの材質は、原則としてスチールタブとする。(セラミックタブを使用する場合は監理者に承諾をとる)



2.4 スクラップ (参考図)

注) 原則として、ノンスクラップ工法とする。但し、垂鉛メッキ処理に限り設ける事。



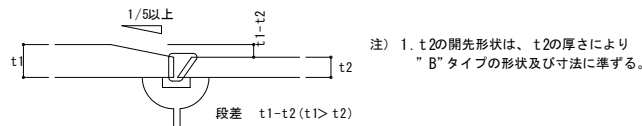
2.5 余盛り

突合せ継手、かど継手、隅肉溶接及び、フラア溶接の溶接部には余盛りを行なう。その高さの限度は下表による。

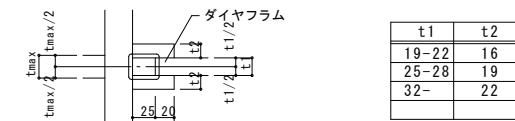
溶接継手	溶接工法	余盛りの限度
突合せ継手	手溶接	3以上
	半自動溶接	4以上
かど継手	手溶接	4以上
	半自動溶接	4以上
隅肉溶接	手溶接	3以上
	半自動溶接	3以上

2.6 溶接板の段差

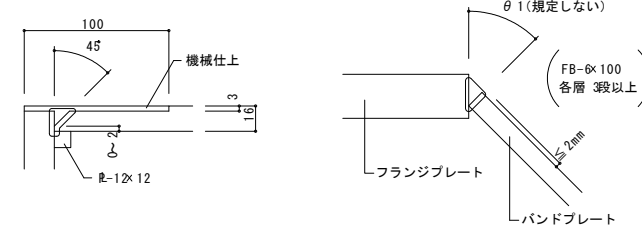
突合せ継手において、突合せする部材の板厚に差があり、段差が、手溶接及び半自動溶接で4mmを越え、自動溶接で3mmを越える場合は厚い方の板で1/5以下の勾配をとり、突合せ部の表面をそろえる。ただし、半自動溶接で1形開先の場合は、3mmを限度とする。



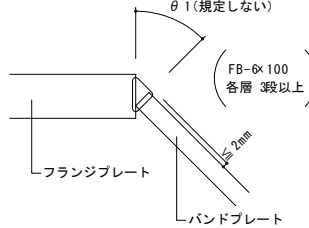
2.7 ダイヤフラムのエレクトロスラグ溶接 (E)



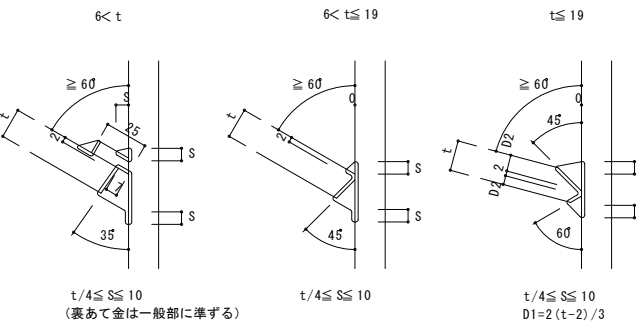
2.8 柱継手トッププレートの溶接



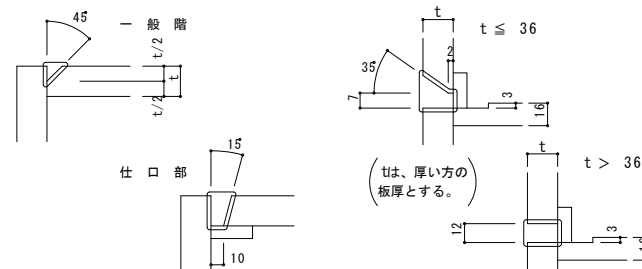
2.9 バンドプレートの溶接



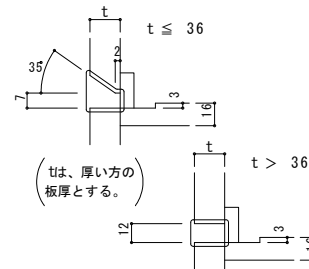
2.10 ハンチ部分などの溶接



2.11 ボックス柱のかど継手 (N1)



2.12 柱溶接 (N2)

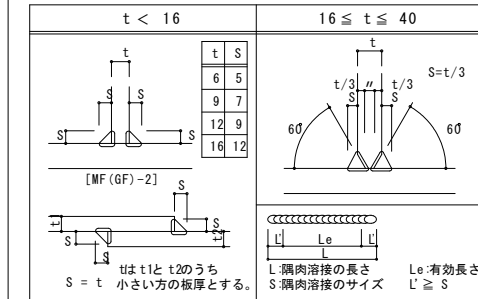


2.12 突合せ溶接

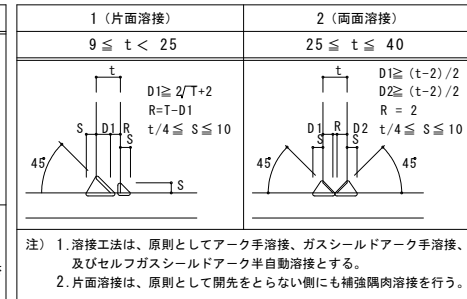
注) 1. 突合せ溶接における両面溶接は、原則として裏はつりを行う。ただし、自動溶接において完全溶込みが得られる場合は、裏はつりを省略してもよい。
2. サブマージアーク自動溶接で施工する場合は、試験を行い工事監理者の承諾を受ける。

継手種別	1 (片面溶接)		2 (両面溶接)		1 (片面溶接)		2 (両面溶接)	
	1 (片面溶接)	2 (両面溶接)	1 (片面溶接)	2 (両面溶接)	1 (片面溶接)	2 (両面溶接)	1 (片面溶接)	2 (両面溶接)
突合せ継手 (B)	$t \leq 6$	$6 < t < 16$	$16 \leq t \leq 40$	$t \leq 12$	$12 < t \leq 22$	$22 < t \leq 32$	$t \leq 6$	$6 < t < 16$
	$t \leq 12$	$12 < t \leq 22$	$22 < t \leq 32$	$t \leq 6$	$6 < t < 16$	$16 \leq t \leq 40$	$t \leq 6$	$6 < t < 16$
T形継手 (T)	$t \leq 6$	$6 < t < 16$	$16 \leq t \leq 40$	$t \leq 12$	$12 < t \leq 19$	$19 < t \leq 32$	$t \leq 6$	$6 < t < 16$
	$t \leq 12$	$12 < t \leq 19$	$19 < t \leq 32$	$t \leq 6$	$6 < t < 16$	$16 \leq t \leq 40$	$t \leq 6$	$6 < t < 16$
かど継手 (L)	$t \leq 6$	$6 < t \leq 19$	$19 < t \leq 32$	$t \leq 12$	$12 < t \leq 19$	$19 < t \leq 32$	$t \leq 6$	$6 < t \leq 19$
	$t \leq 12$	$12 < t \leq 19$	$19 < t \leq 32$	$t \leq 6$	$6 < t \leq 19$	$19 < t \leq 32$	$t \leq 6$	$6 < t \leq 19$

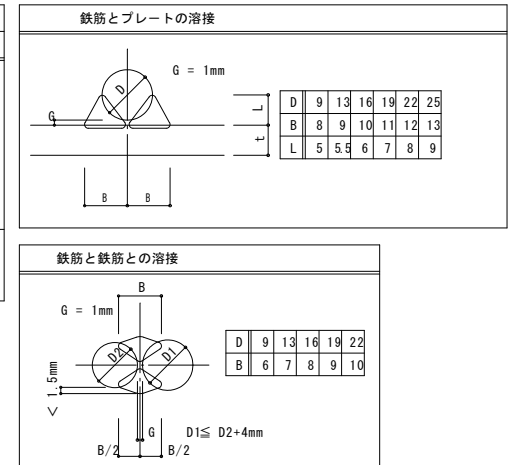
2.13 隅肉溶接 (F)



2.14 部分溶込み溶接 (P)



2.15 フレア溶接 (FL)



株式会社 桂設計
KATSURA SEKKEI INC.
一級建築士登録第294153号 寺嶋 徳二

工事名 新火葬場新築建築工事
図面名 鉄骨構造標準図(1)

令和6年 月 日
計画 製作 調査 調査
業務番号 235043
図面番号 S-06

鉄骨構造標準図(2)

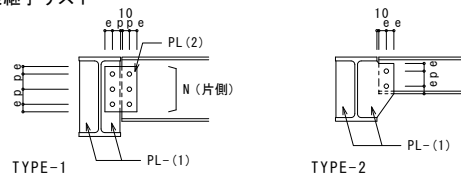
3. 継手基準図, その他

3.1 高力ボルト、ボルト、アンカーボルトピッチ (P)

呼び径 d	ボルト穴径	最小線端距離 (e)				ピッチ (P)	
		(1)	(2)	(3)	②の標準	最小	標準
M12	14	30	22	18	30	30	50
M16	18	40	28	22	40	40	60
M20	22	50	34	26	40	50	60
M22	24	55	38	28	40	55	60
M24	26	60	44	30	45	60	70
M16	21 (16.5)		28	22	(40)	(40)	(60)
M20	25 (20.5)		34	26	(40)	(50)	(60)
M22	27 (22.5)		38	28	(40)	(55)	(60)
M24	29 (24.5)		44	32	(45)	(60)	(70)
M27	32		49	36			
M30	35		54	40			
M34以上	呼び径+5		9d/5	4d/3			

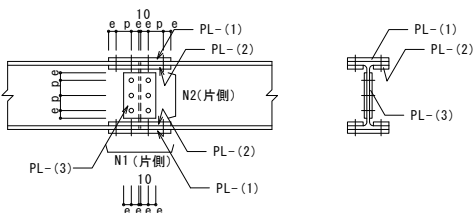
- 注) (1) 引張材の接合部で応力方向にボルトが3本以上並ばない場合の応力方向の線端距離
 (2) セン断線・手動ガス切断線の場合の線端距離
 (3) 圧延線・自動ガス切断線・の引き線・機械仕上線の場合の線端距離

3.2 ピン接合梁継手リスト



符号	タイプ	部材	PL-(1)	PL-(2)	N-径
部材リストによる					

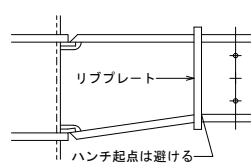
3.3 剛接合梁継手リスト



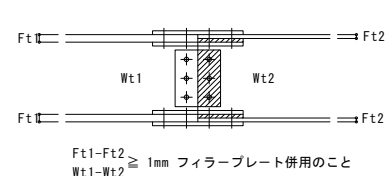
符号	部材	フランジ		ウェブ		
		PL-(1)	PL-(2)	N1-径	PL-(3)	N2-径
部材リストによる						

注) 端部をBHとする場合は設計図による。

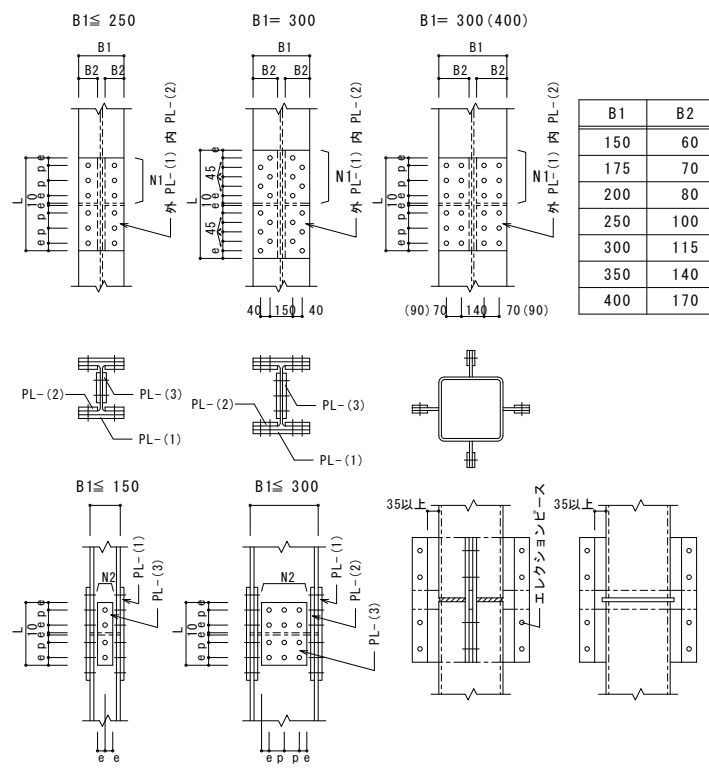
3.4 ハンチ部の継手



3.5 フランジ及びウェブ厚の差のある場合



3.6 柱継手リスト



B1	B2
150	60
175	70
200	80
250	100
300	115
350	140
400	170

- 注) 1. B=200~250のN2は2列並びとする。
 2. 現場溶接は原則として超音波探傷試験を100%を行う。

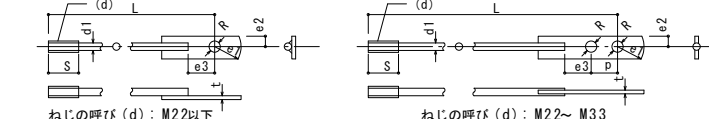
符号	部材	フランジ			ウェブ	
		PL-(1)	PL-(2)	N1-径	PL-(3)	N2-径
部材リストによる						

4. その他の標準

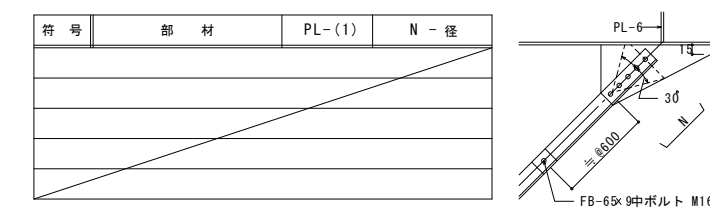
4.1 羽子板ボルト (使用する丸鋼はJIS規格品とする)

ねじの呼び (d)	M12	M14	M16	M18	M20	M22	M24
軸径 d1	最大 10.81	12.65	14.65	16.33	18.33	20.33	21.99
	最小 10.64	12.46	14.46	16.11	18.11	20.11	21.77
調整ねじの長さ S	100	115	125	140	150	165	175
取付ボルト穴径 許容差 +1, -0.5mm R	13	17	17	21.5	21.5	23.5	21.5
はしあき (最小) (2) e1	35	40	45	50	50	55	50
切板製	へりあき (1) (最小) e2	22	28	28	34	34	38
	板厚 t	4.5	6	6	9	9	9
平鋼製	へりあき (1) (最小) e2	19	25	25	32.5	32.5	37.5
	板厚 t	4.5	6	6	9	9	9
ボルト端から取付ボルト穴芯のあき (最小) e3	47	52	59	66	66	73	70
溶接長さ (最小) l	40	50	55	60	75	85	85
取付ボルト	種類	JIS B 1186 2種高力ボルト (F10T)又は JIS B 1180 中 8g 10.9					
	ねじの呼び	M12	M16	M16	M20	M20	M22
	本数	1	1	1	1	1	2

- 注) (1) e1, e2が確保されていれば形状は自由でよい。
 (2) 羽子板とガセットプレートの接合は表に示す取付ボルトを使用し、一面せん断 (支圧) 接合とする。

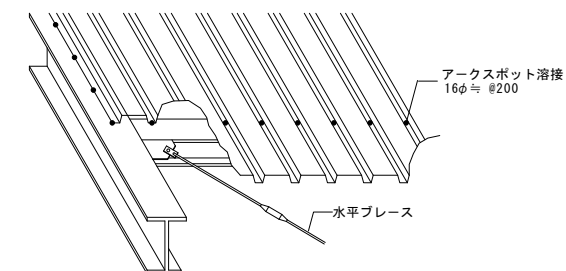


4.2 形鋼ブレース

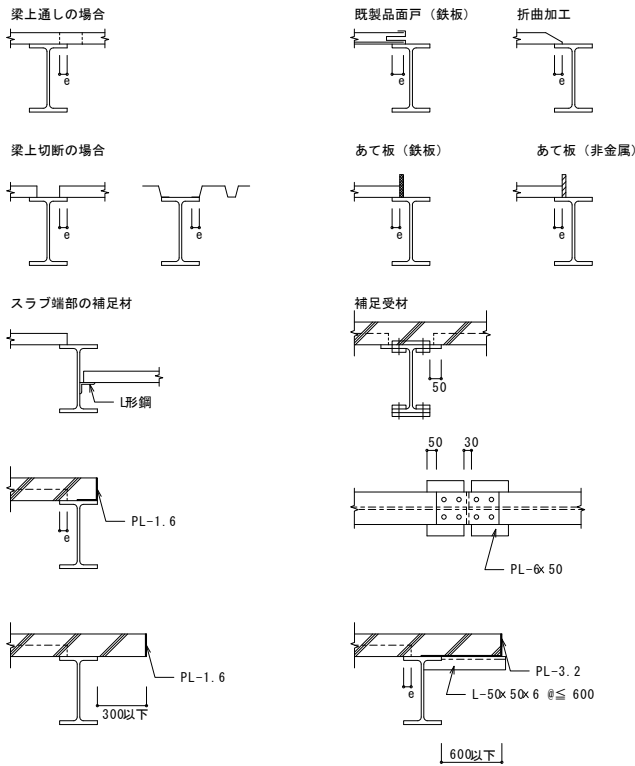


4.3 デッキプレート (床合成を考慮する合成床、合成梁のときは特記による)

4.3.1 梁との溶接及びコネクター



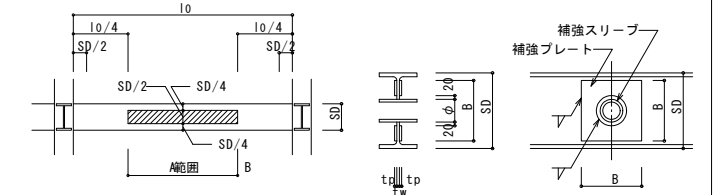
4.3.2 受け梁へのかり寸法及び端部処理



4.4 頭付スタッド (JIS 1198)

形状	スタッド材			
	呼び名	軸径 d (mm)	頭径 D (mm)	頭高さ T (mm)
φ 13mm	13.0	22.0	10.0	50, 80, 100, 130
	12.7	25.4	7.9	
φ 16mm	16.0	29.0	10.0	80, 100, 130
	15.8	31.7	7.9	
φ 19mm	19.0	32.0	10.0	80, 100, 130, 150
	19.0	31.7	9.5	
φ 22mm	22.0	35.0	10.0	100, 130, 150
	22.2	34.9	9.5	

4.5 梁貫通補強



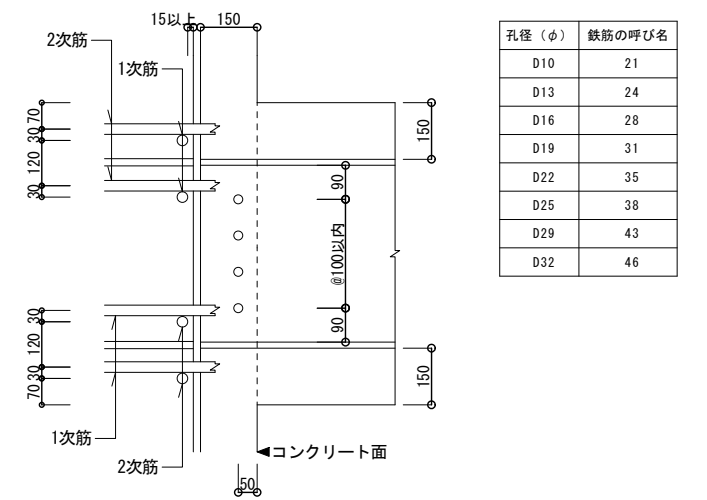
- 注) 1. 補強材の材質 プレート: 母材と同質 スリーブ: STK400
 2. 貫通孔は上図の斜線内に設けるものとする。
 3. 貫通孔の径及び間隔は下表による。

範囲	最大孔径	間隔
A	SD/2	4φ以上

4. 貫通孔の径がSD/10以下かつ100mm以下の場合には補強プレートを省略することができる。
 5. 貫通孔の径がSD/15以下の場合には補強プレート及び補強スリーブを省略することができる。

孔径	補強スリーブ	梁せい (SD)	補強プレート tp (プレート枚数×厚×幅)				
			t≦6	6<t≦9	9<t≦12	12<t≦16	t=19
75φ	φ-76.3x3.2	300≦SD<400	2E-φ200	2E-φ200	2E-φ200	2E-φ200	
100φ	φ-114.3x4.5	400≦SD	2E-φ250	2E-φ250	2E-φ250	2E-φ250	
125φ	φ-139.8x4.5	300≦SD<400	2E-φ200	2E-1φ200			
150φ	φ-165.2x5.0	400≦SD	2E-φ300	2E-φ300	2E-φ300	2E-φ300	
175φ	φ-190.7x5.3	400≦SD<500	2E-φ300	2E-1x300	2E-1x300		
		500≦SD<600	2E-φ350	2E-φ350	2E-φ350	2E-1x350	
200φ	φ-216.3x6.0	600≦SD	2E-φ400	2E-φ400	2E-φ400	2E-φ400	
		500≦SD<600	2E-φ350	2E-1x350			
250φ	φ-267.4x7.0	600≦SD<700	2E-φ450	2E-φ450	2E-φ450	2E-1x450	
		700≦SD	2E-φ500	2E-φ500	2E-φ500	2E-φ500	
300φ	φ-318.5x7.0	600≦SD<700	2E-φ450	2E-1x450	2E-1x450		
		700≦SD<800	2E-φ550	2E-φ550	2E-φ550	2E-1x550	
350φ	φ-355.6x8.0	700≦SD<800	2E-φ550	2E-φ550	2E-1x550	2E-1x550	
		800≦SD	2E-φ650	2E-φ650	2E-φ650	2E-φ650	
400φ	φ-406.4x9.0	900≦SD					
					2E-φ800	2E-1x800	

4.6 鉄筋貫通孔



- 注) 1. 梁及び柱鉄骨のかぶり厚は150以上とする。
 2. 小梁主筋のうち上端筋はウェブを貫通させる。
 3. 鉄筋貫通孔の詳細な位置については、製作図・工作図にて確認する。

孔径 (φ)	鉄筋の呼び名
D10	21
D13	24
D16	28
D19	31
D22	35
D25	38
D29	43
D32	46



株式会社 桂設計
KATSURA SEKKEI INC.

工事名 新火葬場新築建築工事

令和6年 月 日 業務番号 235043

図面名 鉄骨構造標準図(2)

縮尺

1/10 (A1)

1/10 (A3)

図面番号 S-07

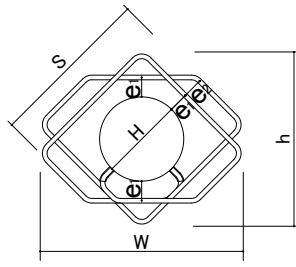
一級建築士 大匠登録第137866号 金森 徳二郎
構造設計一級建築士 建築士証交付番号 第91号 金森 徳二郎

梁貫通孔補強筋 スーパーハリーZ Mタイプ標準図

一般財団法人日本建築センターによる一般評定
「BCJ評定-RC0224-05」(平成25年4月17日付)

※同等品以上とすること

1. スーパーハリーZ Mタイプ形状寸法及び重量



タイプ別e寸法一覧

TYPE	e ₁	e ₂
MA	43	43
MB	44	45
MC	46	48
MD	47	51
ME	49	55

使用材料
KSS785-K
(認定番号 MSRB-0004)

タイプ別キャップ色一覧

TYPE	キャップ色
MA	白色
MB	黄色
MC	青色
MD	緑色
ME	赤色

呼径	スリーブ径 (対応外径)	MA(S6)				MB(S8)				MC(S10)				MD(S13)				ME(S16)			
		h	W	S	重量	h	W	S	重量	h	W	S	重量	h	W	S	重量	h	W	S	重量
100	~114	273	334	286	1.0	272	336	292	1.6	274	342	302	2.3	272	344	310	4.1	272	350	322	6.5
125	~140	310	370	312	1.1	309	373	318	1.7	311	379	328	2.5	309	381	336	4.5	309	387	348	7.2
150	~165	345	406	337	1.2	345	408	343	1.9	346	414	353	2.8	344	416	361	4.9	345	422	373	7.9
175	~200	395	455	372	1.4	394	458	378	2.1	396	464	388	3.1	394	466	396	5.5	394	472	408	8.8
200	~225	430	491	397	1.5	429	493	403	2.3	431	499	413	3.3	429	501	421	6.0	429	507	433	9.4
225	~250	465	526	422	1.6	465	528	428	2.5	467	535	438	3.6	465	537	446	6.4	465	543	458	10.1
250	~275	501	561	447	1.7	500	564	453	2.6	502	570	463	3.8	500	572	471	6.8	500	578	483	10.8
275	~287	518	578	459	1.7	517	581	465	2.7	519	587	475	3.9	517	589	483	7.0	517	595	495	11.1
300	~325	571	632	497	1.9	571	634	503	2.9	573	641	513	4.3	571	643	521	7.6	571	649	533	12.1
325	~337	588	649	509	1.9	588	651	515	3.0	590	658	525	4.4	588	660	533	7.8	588	666	545	12.4
350	~375	-	-	-	-	642	705	553	3.3	643	711	563	4.8	641	713	571	8.5	642	719	583	13.4
400	~414	-	-	-	-	697	760	592	3.5	699	766	602	5.1	696	769	610	9.1	697	775	622	14.5
450	~465	-	-	-	-	769	832	643	3.9	771	839	653	5.6	769	841	661	10.0	769	847	673	15.8
500	~516	-	-	-	-	-	-	-	-	843	911	704	6.1	841	913	712	10.9	841	919	724	17.2
550	~550	-	-	-	-	-	-	-	-	891	959	738	6.4	889	961	746	11.4	889	967	758	18.1
600	~600	-	-	-	-	-	-	-	-	962	1030	788	6.9	960	1032	796	12.3	960	1038	808	19.4
650	~650	-	-	-	-	-	-	-	-	1032	1100	838	7.4	1030	1102	846	13.1	1030	1108	858	20.7
700	~700	-	-	-	-	-	-	-	-	1103	1171	888	7.8	1101	1173	896	14.0	1101	1179	908	22.0
750	~750	-	-	-	-	-	-	-	-	1174	1242	938	8.3	1172	1244	946	14.8	1172	1250	958	23.3

※外径H、h、W、S、eの単位はmm 重量の単位はkg/組

2. 一般事項および適用範囲

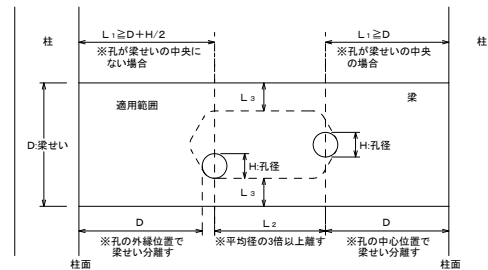
- 一般事項
 - ・施工に先立ち、補強計算書にもつきスーパーハリーZ Mタイプの種類、枚数の確認を行い、あばら筋、結束線の用意をする。
 - ・製品には鉄筋径別に色分けされたアンカーキャップや製品種類を記載したラベルが取り付けられているので間違いが無いことを必ず確認する。
 - ・製品は錆の発生、コンクリートとの付着性能を損なう物質(油、泥等)の付着を避け保管する。

■使用材料の適用範囲

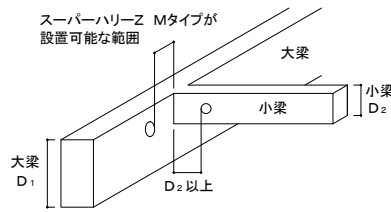
コンクリート : Fc21~67
 鉄筋 : 主筋 SD295,SD345,SD390,SD490(JIS G 3112)
 あばら筋 SD295,SD345,SD390,SD490(JIS G 3112)
 590N/mm²級鋼,685N/mm²級鋼,785N/mm²級鋼,1275N/mm²級鋼(建築基準法第37条第二号適合品)
 スーパーハリーZ Mタイプ KSS785-K(認定番号MSRB-0004)

■貫通孔適用範囲

- 孔径(H)
孔径は100~750mmとし、梁せい(D)の1/3以下とする。
- 孔位置
 - 柱際から水平方向の孔中心位置(L1)
柱際から水平方向の孔中心位置L1は、孔が梁せいの中央にある場合L1≧Dとする。それ以外はL1≧D+H/2とする。
 - 孔間中心距離(L2)
孔が複数あるときの孔の中心水平間隔L2は、孔平均径の3倍以上とする。
 - へりあき最小寸法
へりあき最小寸法L3は表の値とする。
大梁と小梁が直交する箇所での孔位置は右図による。



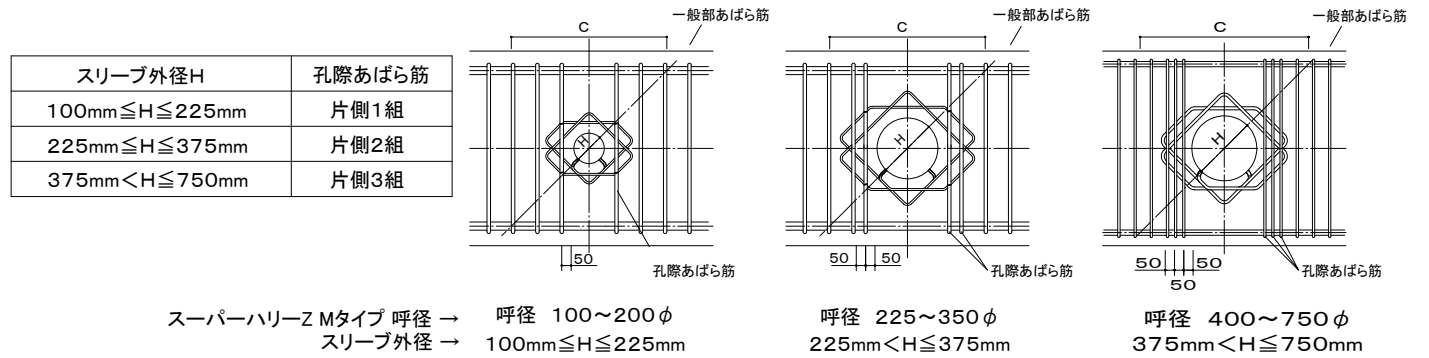
D : 梁せい H : 孔径(スリーブ外径)
 L1 : 柱際から孔の中心までの距離
 L2 : 孔と孔の中心水平距離
 L3 : 梁の上下面から孔面までの距離



梁の全せい	へりあき寸法
500mm ≦ D < 700mm	L ₃ ≧ 175mm
700mm ≦ D < 900mm	L ₃ ≧ 200mm
900mm ≦ D < 1250mm	L ₃ ≧ 250mm
1250mm ≦ D	L ₃ ≧ 0.2Dmm

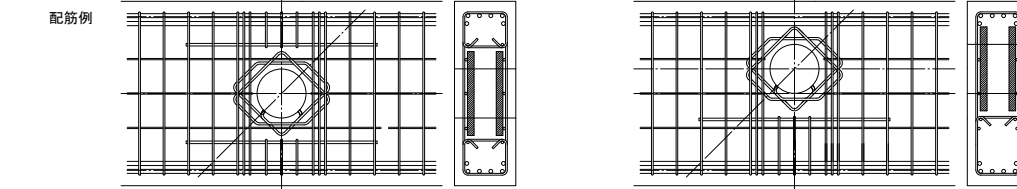
3. スーパーハリーZ Mタイプ標準配筋図

- 孔際あばら筋
通常配筋されるあばら筋を孔の両側に寄せて使用する。孔の両側には、必ず孔際あばら筋を1組以上配筋する。標準配筋は下図の通りとする。施工の際には、必ず補強計算書を確認し、孔際あばら筋の配筋に注意する。



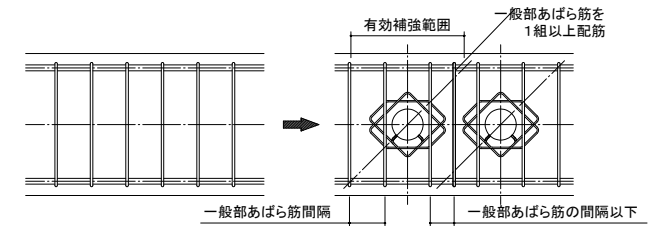
■孔上下の補強方法

孔径が400mm以上となるときは、補強計算より求められた補強筋の他、孔上下位置に配筋を行う。



■孔が近接して複数ある場合

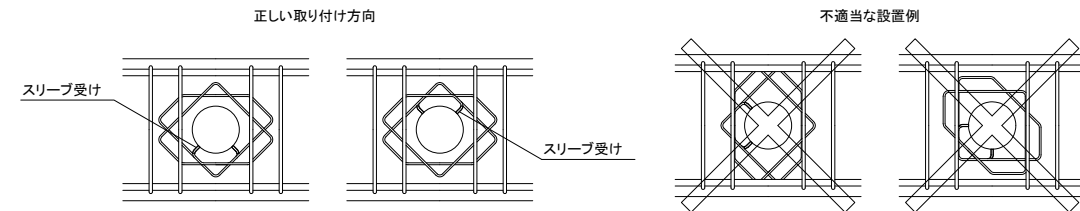
孔が近接して複数ある場合、各々の孔際には、孔際あばら筋を1組以上配筋する。
 また、孔-孔間のあばら筋は一般部あばら筋の間隔以下になるようにし、一般部あばら筋を1組以上配筋する。
 ただし、鉄筋のあきが確保できない場合はこの限りではない。



4. スーパーハリーZ Mタイプ施工要領

■施工上の留意点

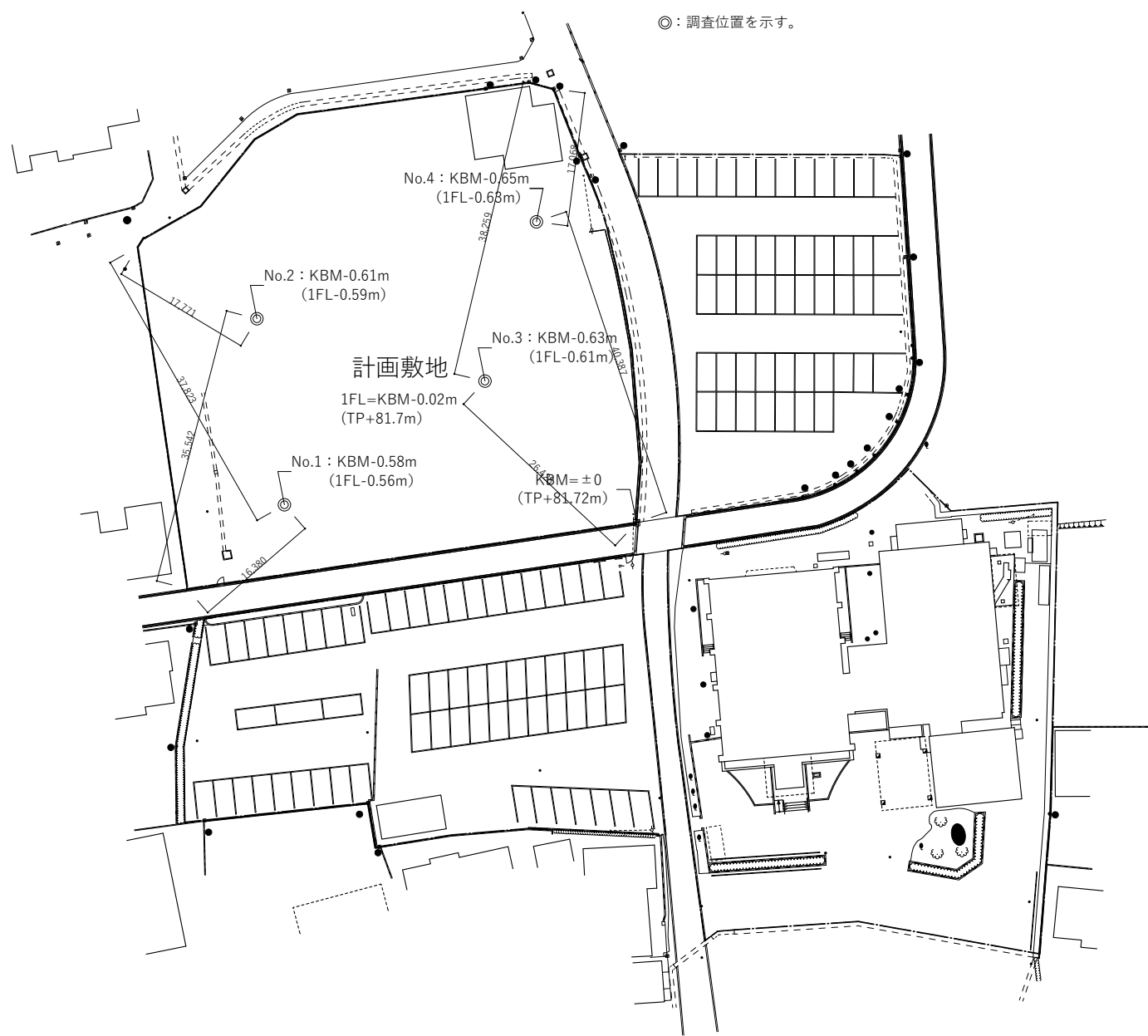
- 製品の方向
スリーブ受けが孔の上または下になるように取り付ける。裏表の区別はない。



- かぶり厚さの確認
スーパーハリーZ Mタイプのかぶり厚さを確保する。
- 製品の取り付け位置の保持方法
スーパーハリーZ Mタイプは図に示すようにあばら筋の内側に取り付け、結束線で孔際あばら筋に4~6ヶ所程度結束する。
梁断面から見たスーパーハリーZ Mタイプどうしの間隔は、鉄筋のあきを確保する。
- 製品の取り付け検査
製品の取り付け検査は、設計マニュアルのチェックシートを参考に実施する。

■標準的な施工順序

- 孔際あばら筋本数及びスーパーハリーZ Mタイプのタイプを確認する。
- 孔際あばら筋、一般部あばら筋を配筋する。
- あばら筋内側にスーパーハリーZ Mタイプを設置し、結束線で4~6ヶ所程度結束する。
- 有効補強範囲内の鉄筋間隔が適当であるか確認する。



ボーリング位置図

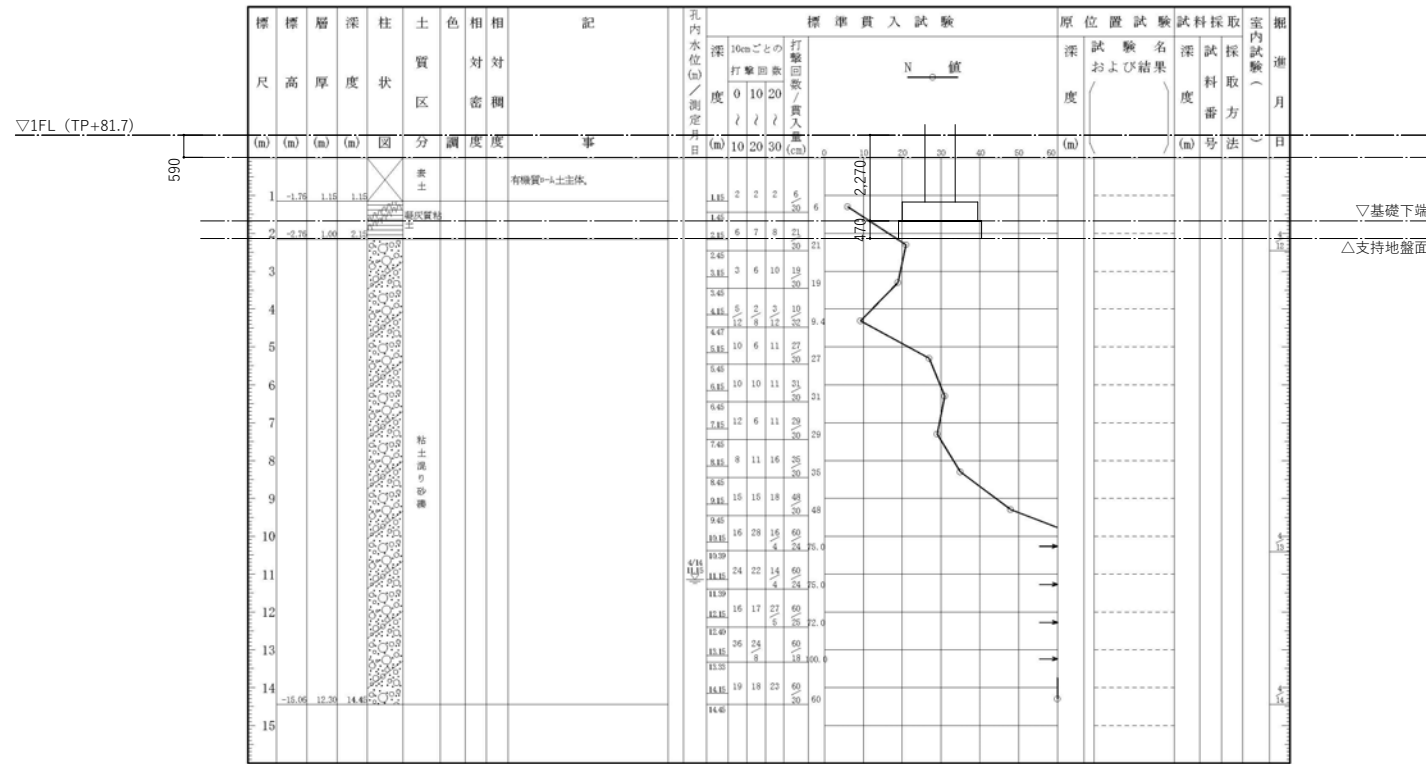
ボーリング柱状図 (No.1)

ボーリング名	No.1		調査位置	藤岡市中須栗145-2、149-1、149-2		北緯	
発注機関	株式会社 桂設計		調査期間	令和4年4月11日～4月13日		東経	
調査業者名	ジオ・フロント株式会社 電話(03-3829-0971)		主任技師	現場代理人	コア 鑑定者	ボーリング 責任者	相原 修
孔口標高	KBM -0.58m	角 上 180° 下 90°	方 北 0° 西 270° 東 90°	地盤勾配	使用機 KANO KR-100HB-3	ハンマー 落下用具	半自動落下装置
総掘進長	14.37m	度	向	180°	エンジン	ポンプ	KANO V-6

標準層	層高	厚	柱状	土質	色	相対	記	孔内水位 (m) /測定日	標準貫入試験				原位置試験 深さ (m)	試験名 および結果	深さ (m)	採取 番号	採取 方法	室内試験 (月)
									0	10	20	30						
1	1.82	0.85	0.85	堆土					1.82	2	2	3	2					
2	1.82	1.10	1.10	ローム 堆積土					1.82	1	2	2	11					
3	3.18	1.65	2.95	粘土 層					3.18	7	9	7						
4	4.54	1.10	3.75	粘土層 砂層					4.54	9	10	14						
5	5.90	1.10	3.75	粘土層 砂層					5.90	15	22	23						
6	7.26	1.10	3.75	粘土層 砂層					7.26	12	18	24						
7	8.62	1.10	3.75	粘土層 砂層					8.62	9	9	9						
8	9.98	1.10	3.75	粘土層 砂層					9.98	11	10	11						
9	11.34	1.10	3.75	粘土層 砂層					11.34	14	20	23						
10	12.70	1.10	3.75	粘土層 砂層					12.70	12	11	15						
11	14.06	1.10	3.75	粘土層 砂層					14.06	15	24	13						
12	15.42	1.10	3.75	粘土層 砂層					15.42	15	25	25						
13	16.78	1.10	3.75	粘土層 砂層					16.78	22	28	15						
14	18.14	10.42	14.72	粘土層 砂層					18.14	25	25	15						

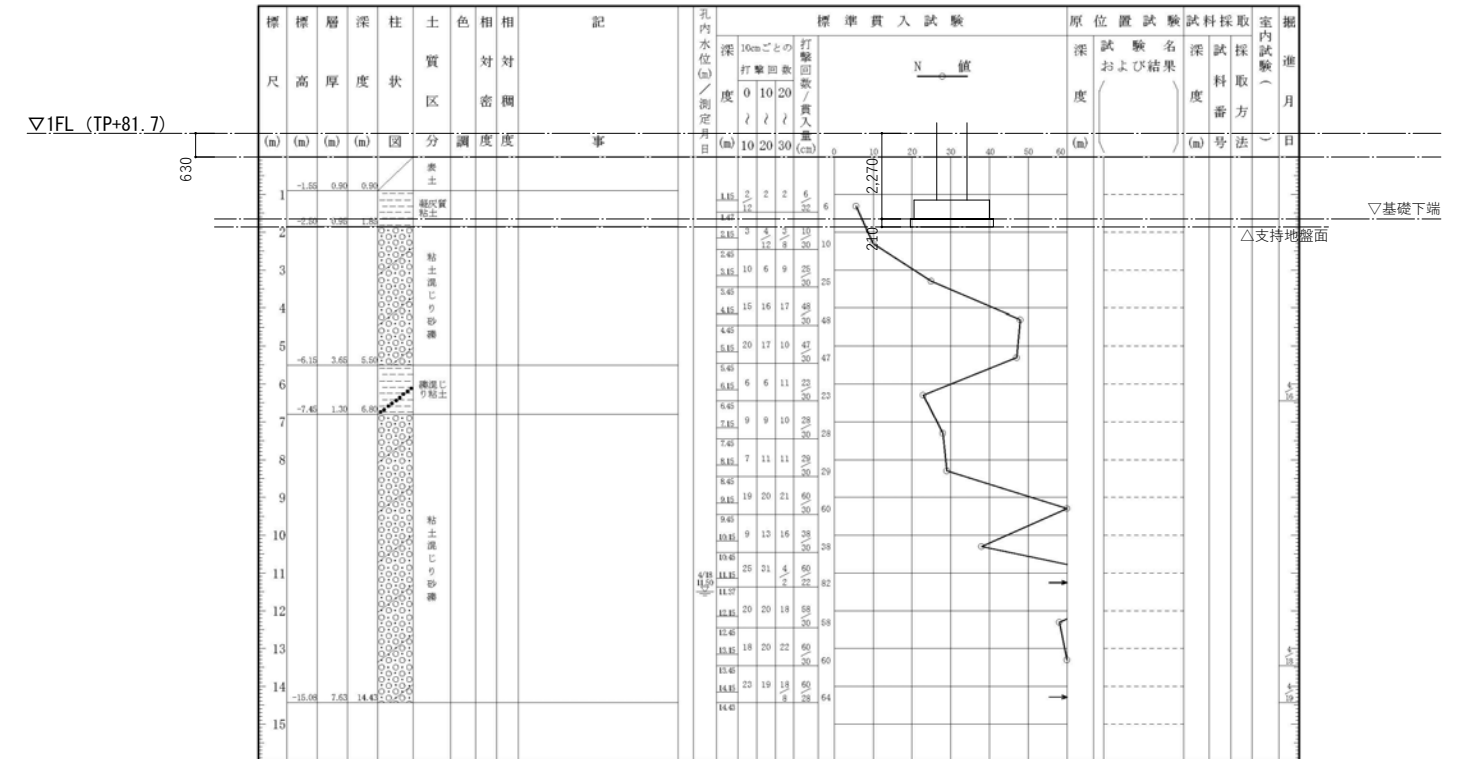
ボーリング柱状図 (No.2)

ボーリング名	No.2	調査位置	藤岡市中須栗145-2、149-1、149-2	北緯
発注機関	株式会社 桂設計	調査期間	令和4年4月12日～4年月日	東経
調査業者名	ジオ・フロント株式会社 電話(03-3829-0071)	主任技師	コア鑑定者	ボーリング責任者 藤原憲保
孔口標高	KEM -0.61m	角	180° 上	方
総掘進長	14.43m	度	270° 西	向
試験機	KANO KR-100-HC	ハンマー	落下用具	半自動落下装置
エンジン	YANMAR NFD-9	ポンプ		KANO V-5P



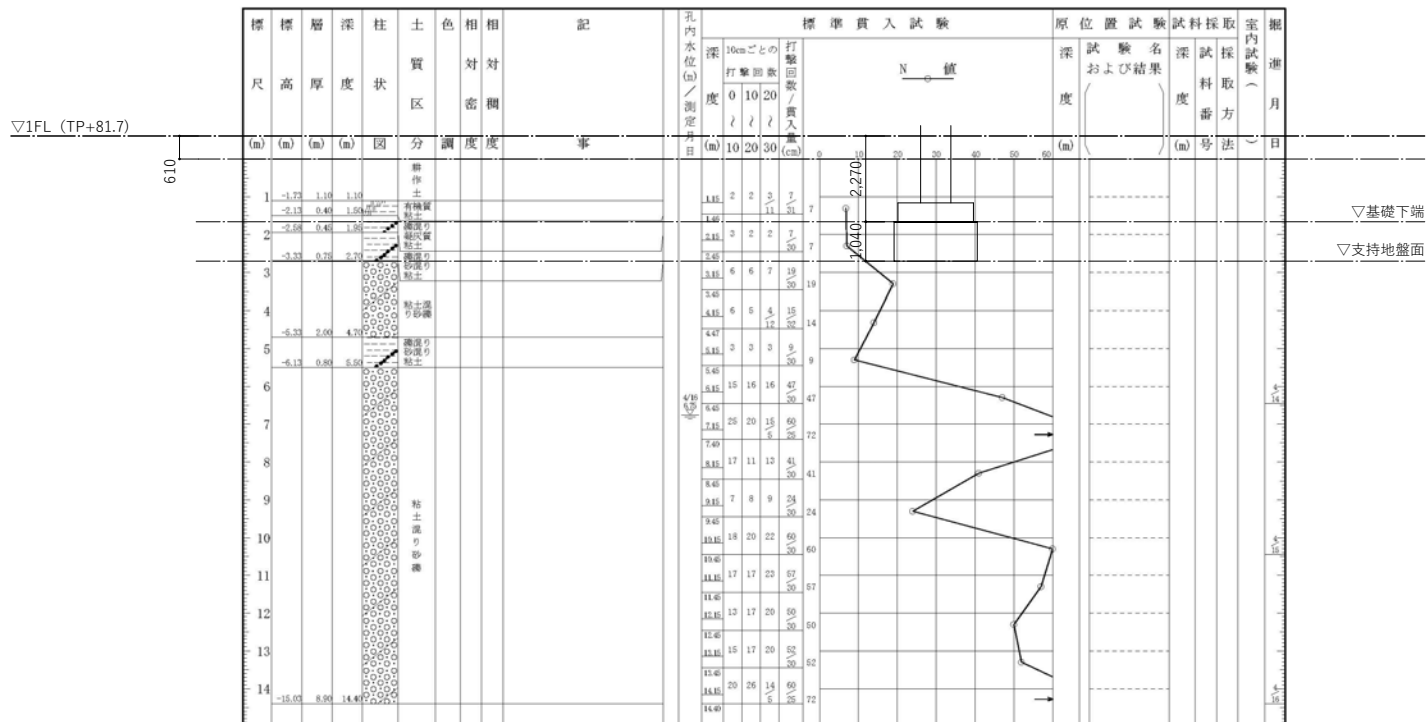
ボーリング柱状図 (No.4)

ボーリング名	No.4	調査位置	群馬県藤岡市中須栗145-2、149-1、149-2	北緯
発注機関	株式会社 桂設計	調査期間	令和4年4月15日～4年4月19日	東経
調査業者名	ジオ・フロント株式会社 電話(03-3829-0071)	主任技師	コア鑑定者	ボーリング責任者 藤原憲保
孔口標高	KEM -0.65m	角	180° 上	方
総掘進長	14.43m	度	270° 西	向
試験機	KANO KR-100-HC	ハンマー	落下用具	半自動落下装置
エンジン	YANMAR NFD-9	ポンプ		KANO V-5P



ボーリング柱状図 (No.3)

ボーリング名	No.3	調査位置	藤岡市中須栗145-2、149-1、149-2	北緯
発注機関	株式会社 桂設計	調査期間	令和4年4月14日～4年4月16日	東経
調査業者名	ジオ・フロント株式会社 電話(03-3829-0071)	主任技師	コア鑑定者	ボーリング責任者 相原修
孔口標高	KEM -0.63m	角	180° 上	方
総掘進長	14.40m	度	270° 西	向
試験機	KANO KR-100HB-3	ハンマー	落下用具	半自動落下装置
エンジン	YANMAR NFD-9	ポンプ		KANO V-6

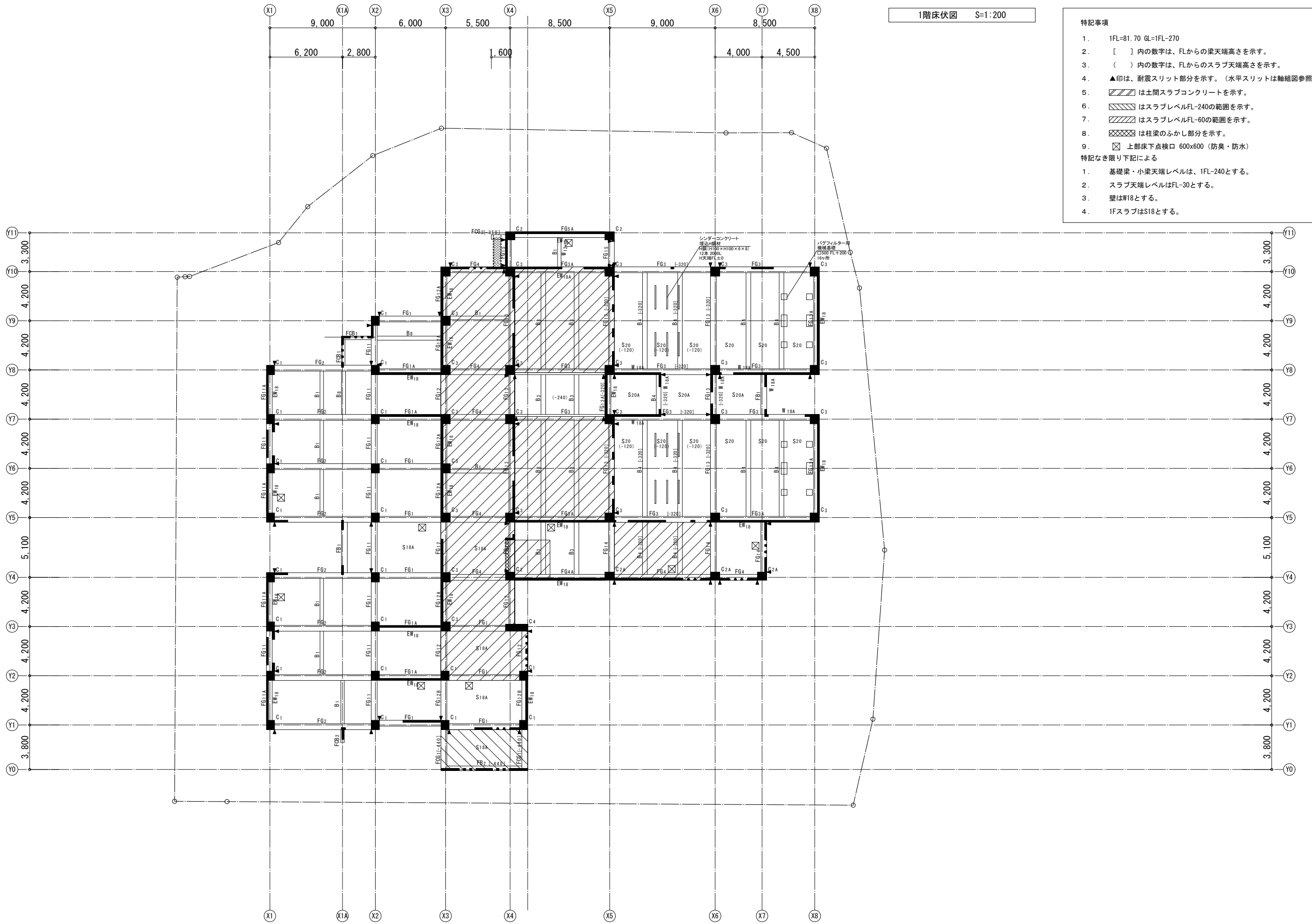


株式会社 桂設計
KATSURA SEKKEI INC.
一級建築士登録第137866号 金森 徳二郎
構造設計一級建築士 建築士証交付番号 第91号 金森 徳二郎

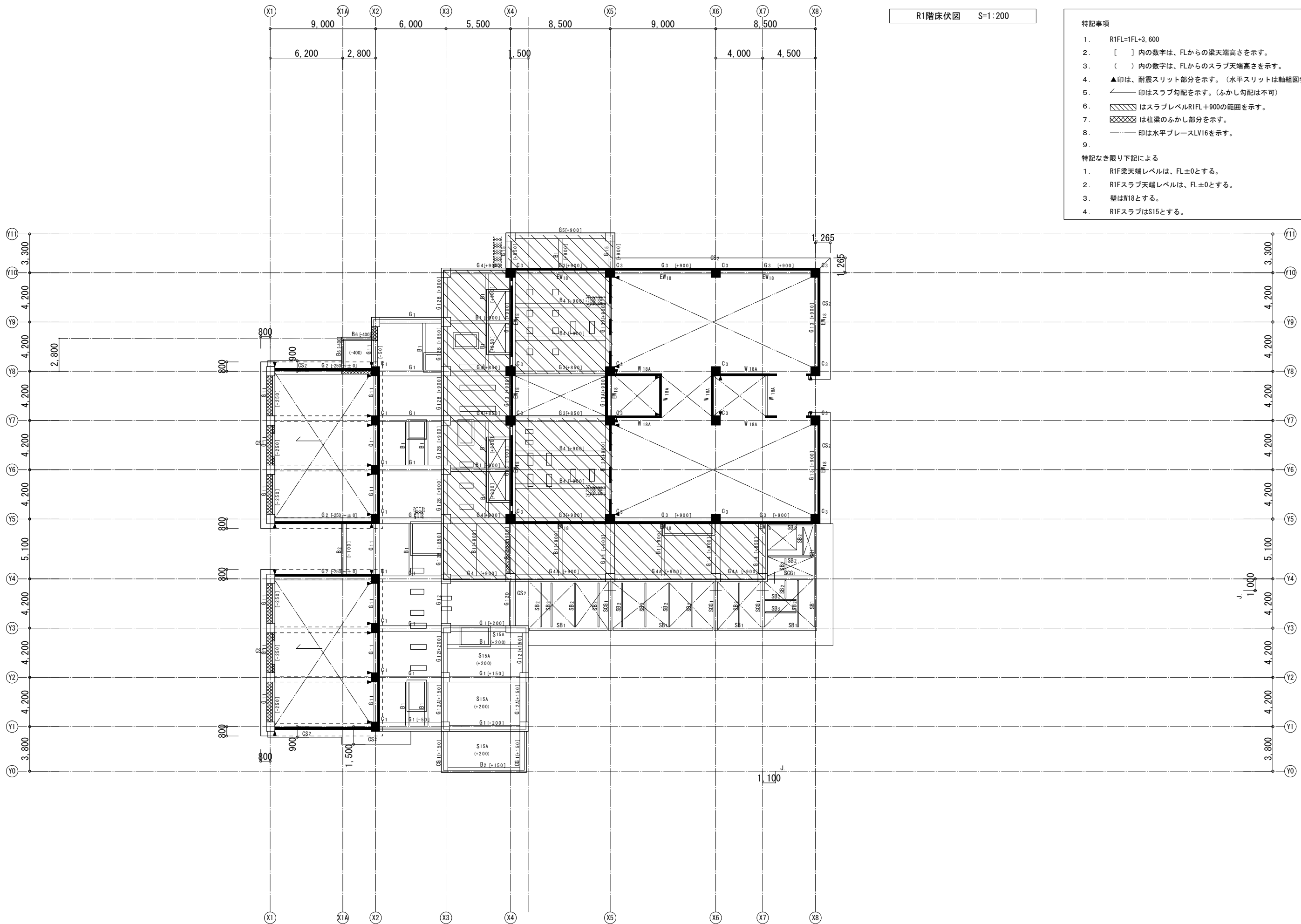
工事名 新火葬場新築建築工事
図面名 地質柱状図(2)
縮尺 1/100
-1-(A1)
-1-(A3)

令和6年 月 日
計画 製作 調査 調査
業務番号 235043
図面番号 S-10

- 特記事項
- 1FL=81.70 GL=1FL-270
 - [] 内の数字は、FLからの梁天端高さを示す。
 - () 内の数字は、FLからのスラブ天端高さを示す。
 - ▲印は、耐震スリット部分を示す。(水平スリットは軸組図参照)
 - 斜線は土間スラブコンクリートを示す。
 - 斜線はスラブレベルFL-240の範囲を示す。
 - 斜線はスラブレベルFL-60の範囲を示す。
 - 斜線は柱梁のふかし部分を示す。
 - 上部床下点検口 600x600 (防臭・防水)
- 特記なき限り下記による
- 基礎梁・小梁天端レベルは、1FL-240とする。
 - スラブ天端レベルはFL-30とする。
 - 壁はW18とする。
 - 1FスラブはS18とする。



- 特記事項
- R1FL=1FL+3,600
 - []内の数字は、FLからの梁天端高さを示す。
 - ()内の数字は、FLからのスラブ天端高さを示す。
 - ▲印は、耐震スリット部分を示す。(水平スリットは軸組図参照)
 - ∠印はスラブ勾配を示す。(ふかし勾配は不可)
 - 斜線はスラブレベルR1FL+900の範囲を示す。
 - 点線は柱梁のふかし部分を示す。
 - 印は水平ブレースLV16を示す。
 -
- 特記なき限り下記による
- R1F梁天端レベルは、FL±0とする。
 - R1Fスラブ天端レベルは、FL±0とする。
 - 壁はW18とする。
 - R1FスラブはS15とする。

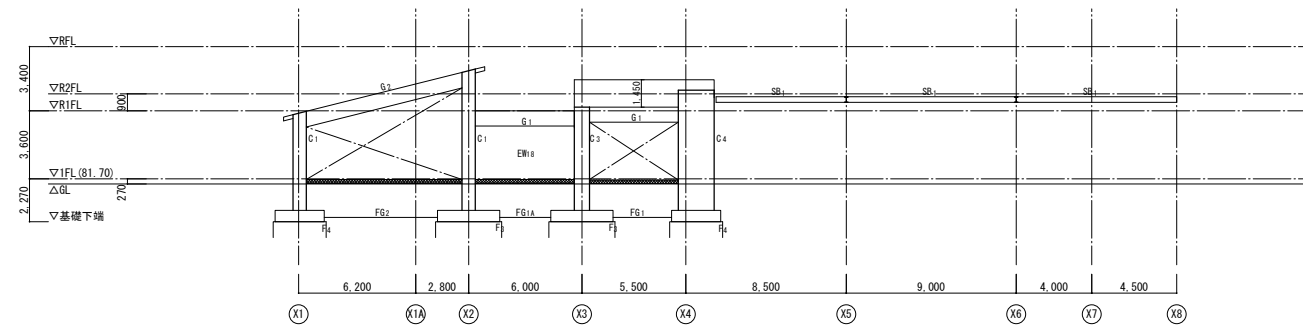


特記事項

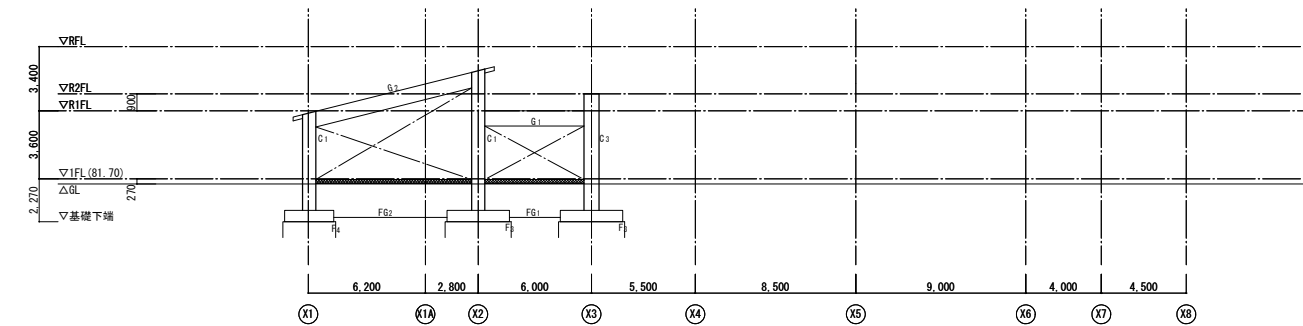
- ▲印は、耐震スリット部分を示す。
- 印は柱梁のふかし部分を示す。

特記なき限り下記による

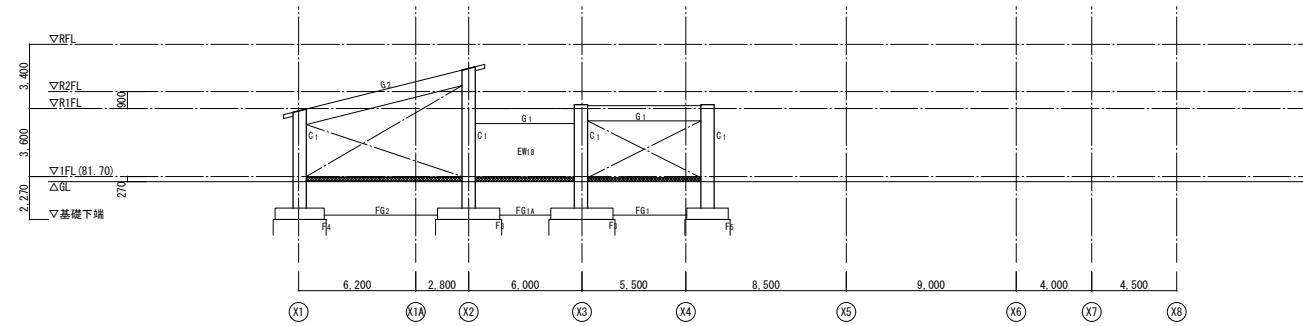
- 基礎梁天端レベルはFL-240とする。
- スラブ天端レベルはFL-300とする。
- 壁はW18とする。



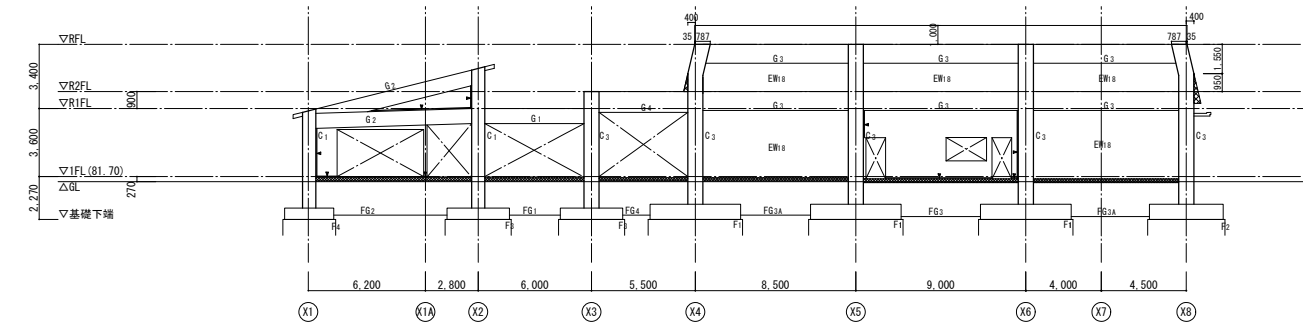
Y3通り軸組図 S=1:200



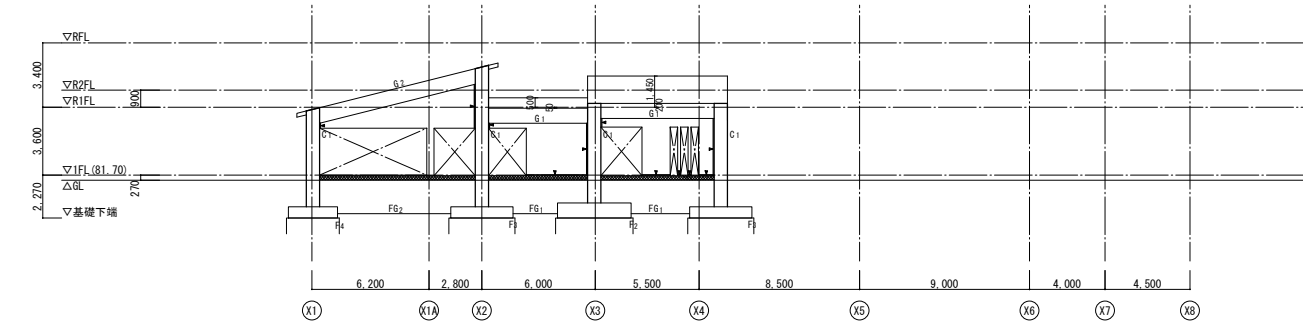
Y6通り軸組図 S=1:200



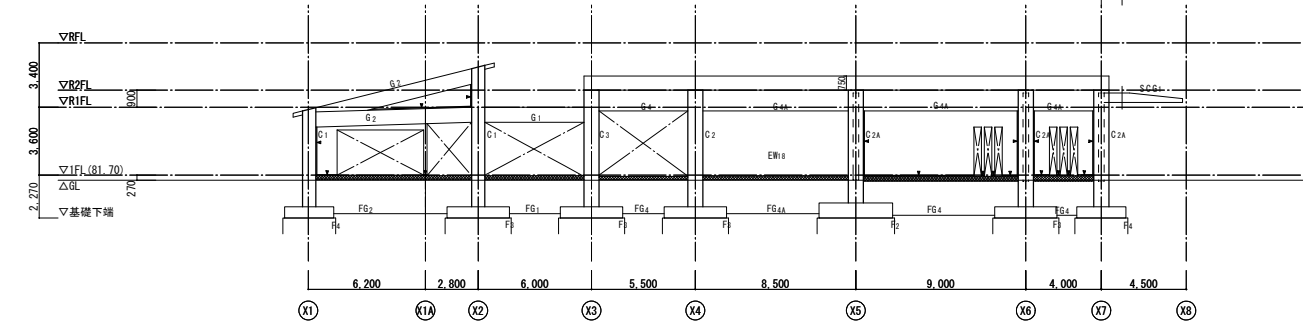
Y2通り軸組図 S=1:200



Y5通り軸組図 S=1:200

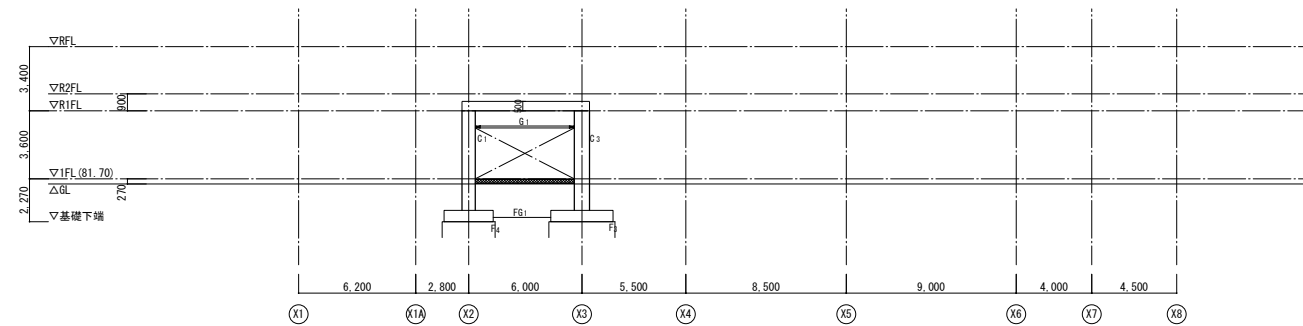


Y1通り軸組図 S=1:200

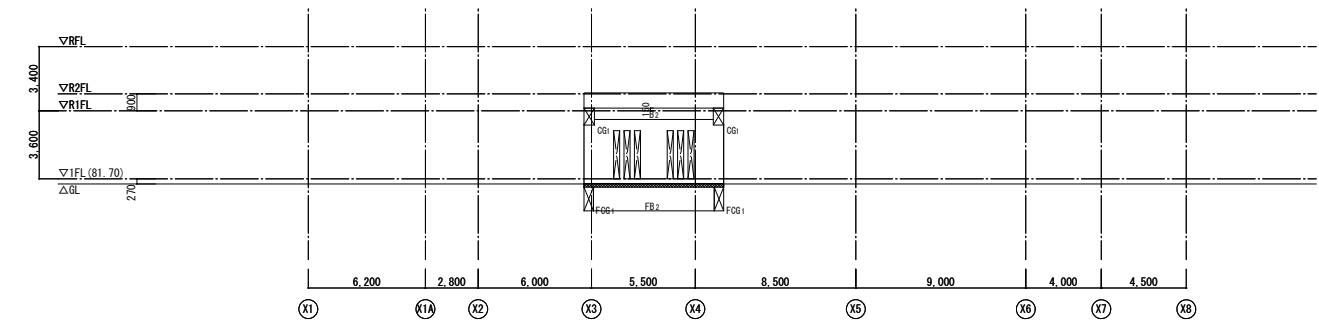


Y4通り軸組図 S=1:200

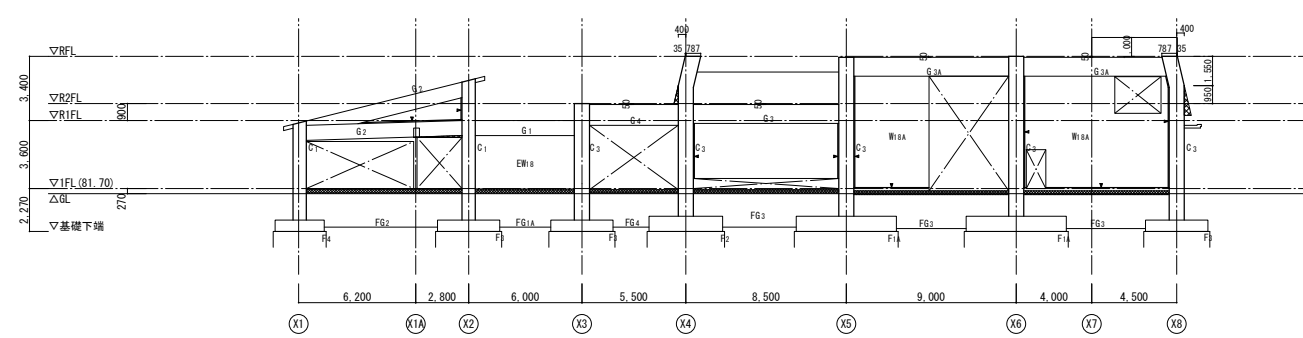
- 特記事項
- ▲印は、耐震スリット部分を示す。
 - 印は柱梁のふかし部分を示す。
- 特記なき限り下記による
- 基礎梁天端レベルはFL-240とする。
 - スラブ天端レベルはFL-300とする。
 - 壁はW18とする。



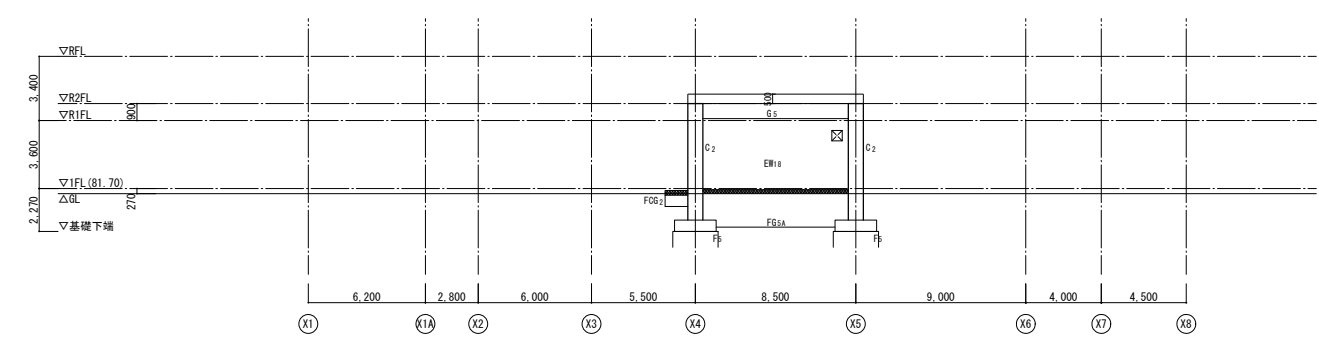
Y9通り軸組図 S=1:200



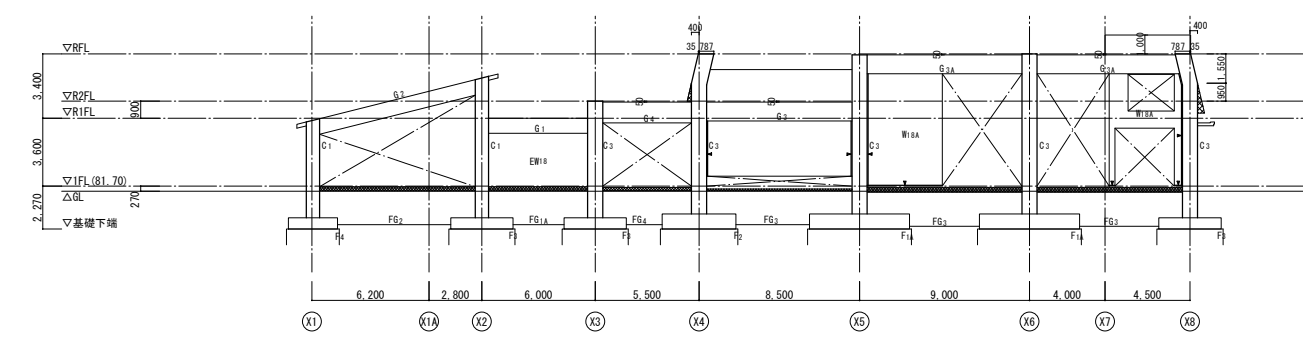
Y10通り軸組図 S=1:200



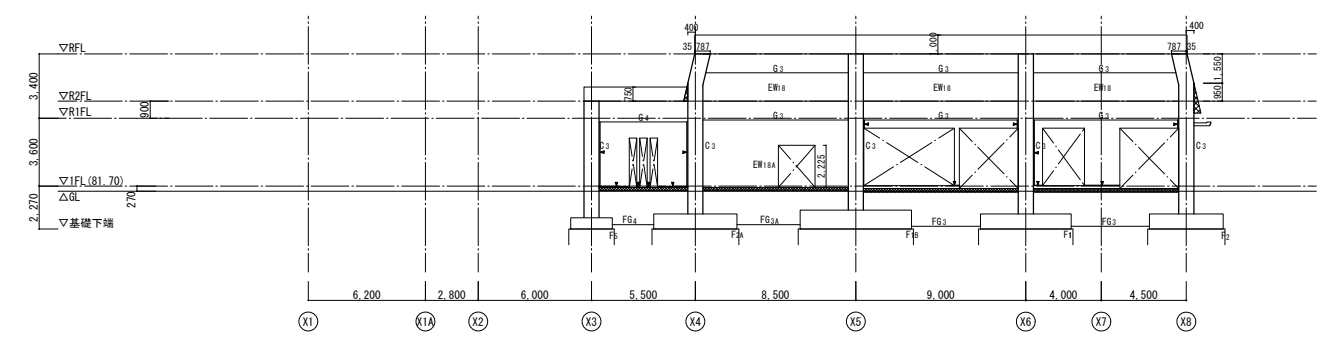
Y8通り軸組図 S=1:200



Y11通り軸組図 S=1:200



Y7通り軸組図 S=1:200



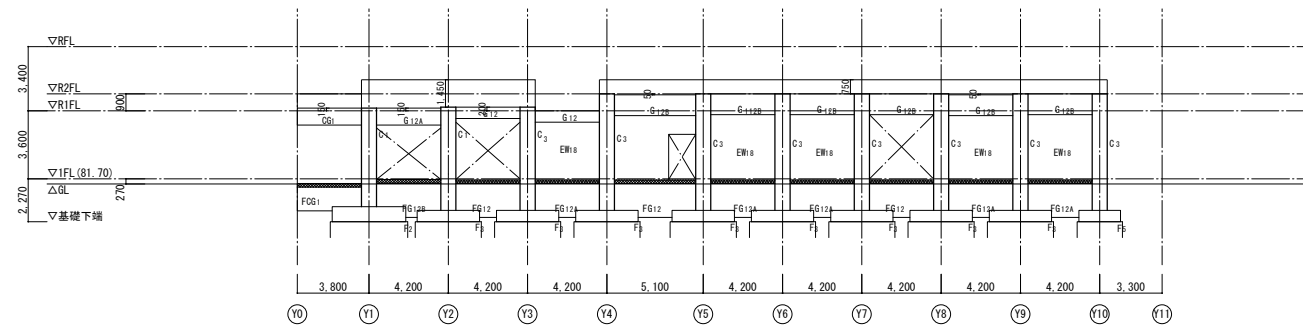
Y10通り軸組図 S=1:200

特記事項

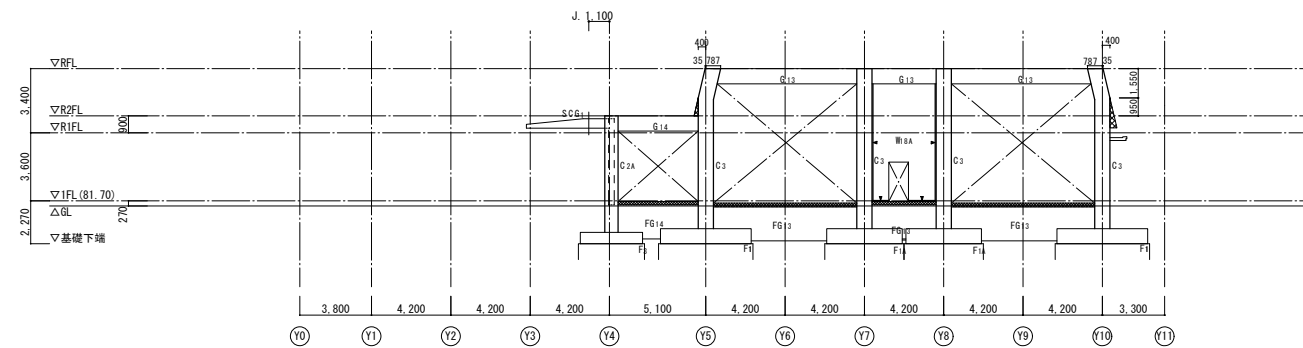
- ▲印は、耐震スリット部分を示す。
- 印は柱梁のふかし部分を示す。

特記なき限り下記による

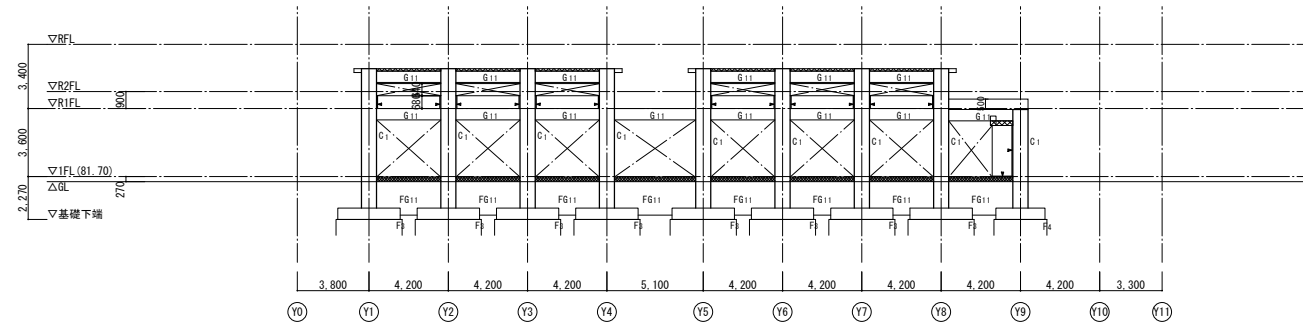
- 基礎梁天端レベルはFL-240とする。
- スラブ天端レベルはFL-300とする。
- 壁はW18とする。



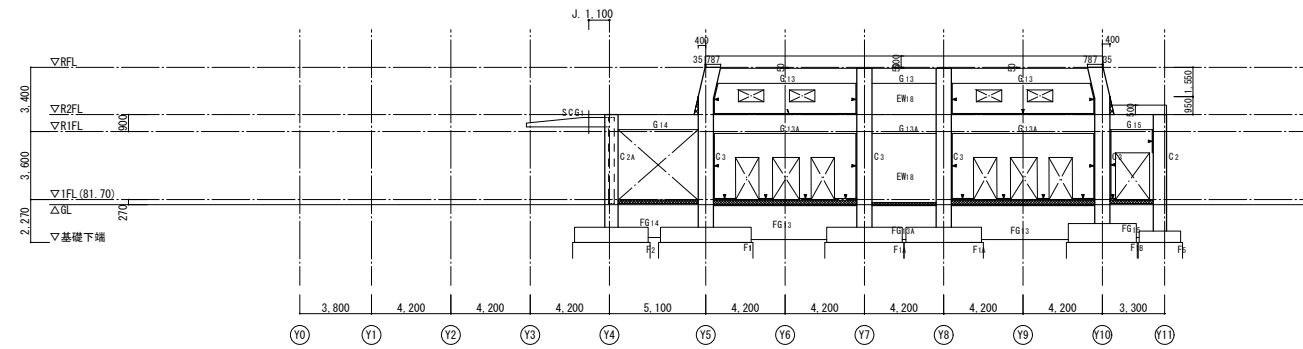
X3通り軸組図 S=1:200



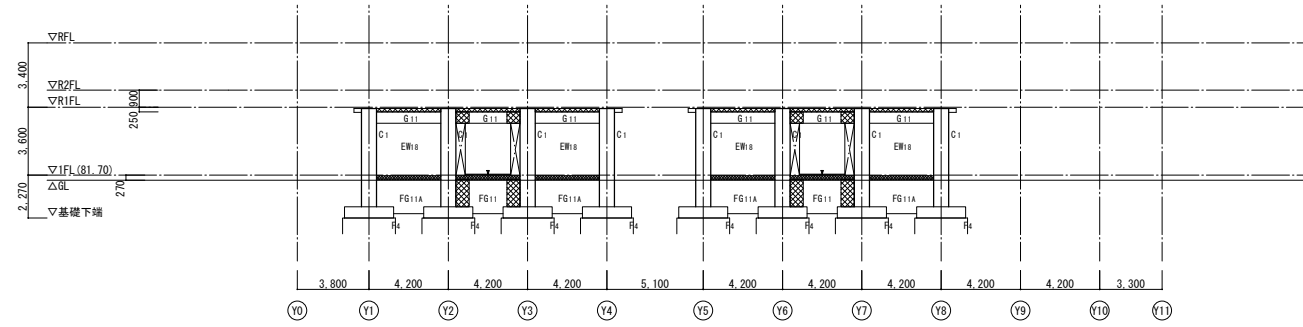
X6通り軸組図 S=1:200



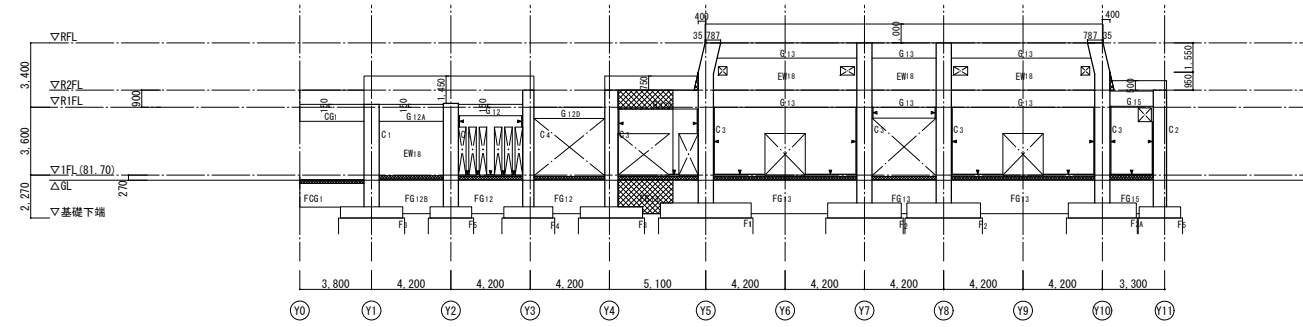
X2通り軸組図 S=1:200



X5通り軸組図 S=1:200



X1通り軸組図 S=1:200



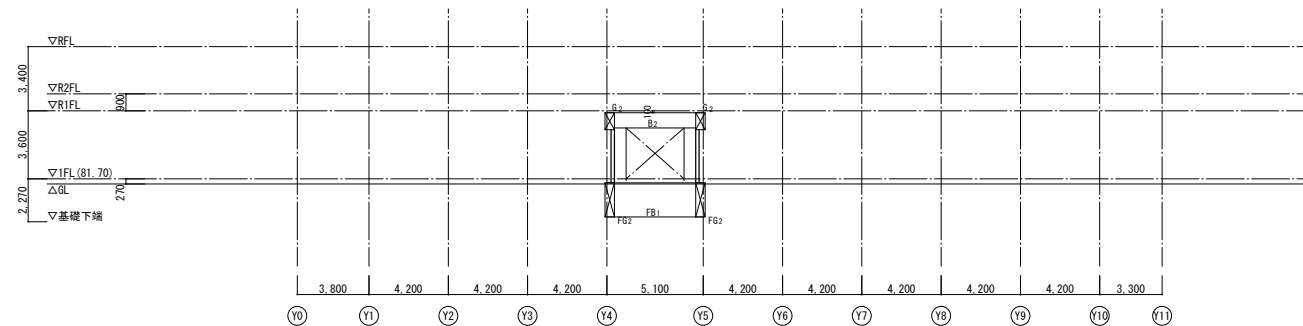
X4通り軸組図 S=1:200

特記事項

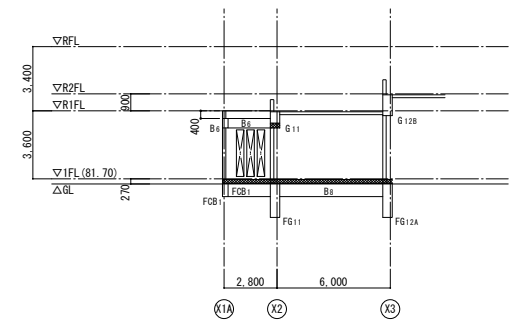
- ▲印は、耐震スリット部分を示す。
- 印は柱梁のふかし部分を示す。

特記なき限り下記による

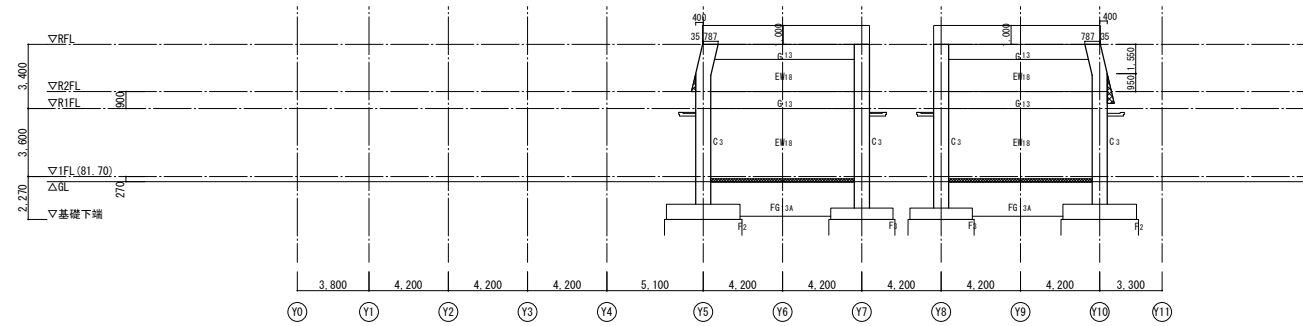
- 基礎梁天端レベルはFL-240とする。
- スラブ天端レベルはFL-300とする。
- 壁はW18とする。



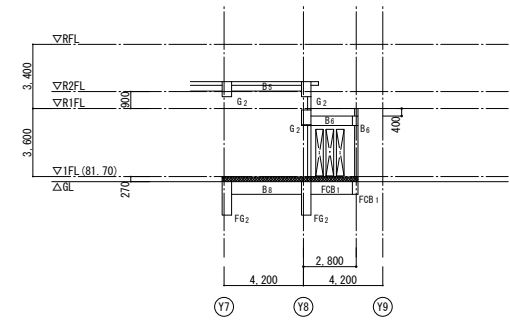
X1A通り軸組図 S=1:200



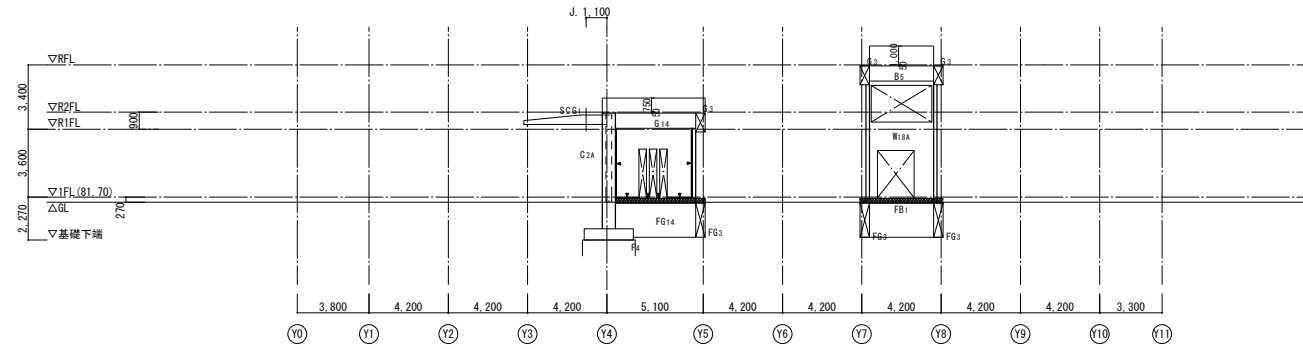
Y8通り+2,800軸組図 S=1:200



X8通り軸組図 S=1:200



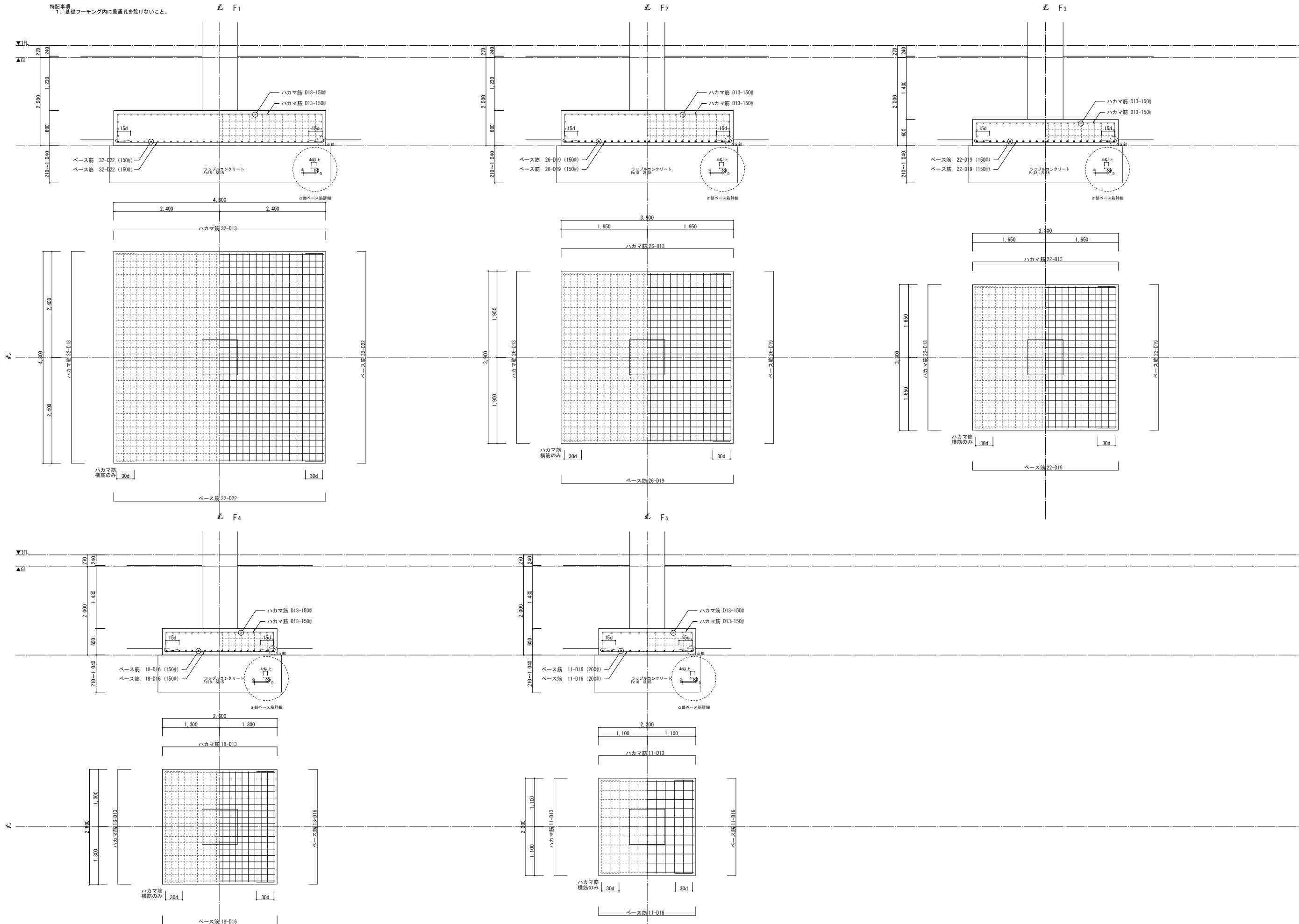
X2通り-2,800軸組図 S=1:200



X7通り軸組図 S=1:200

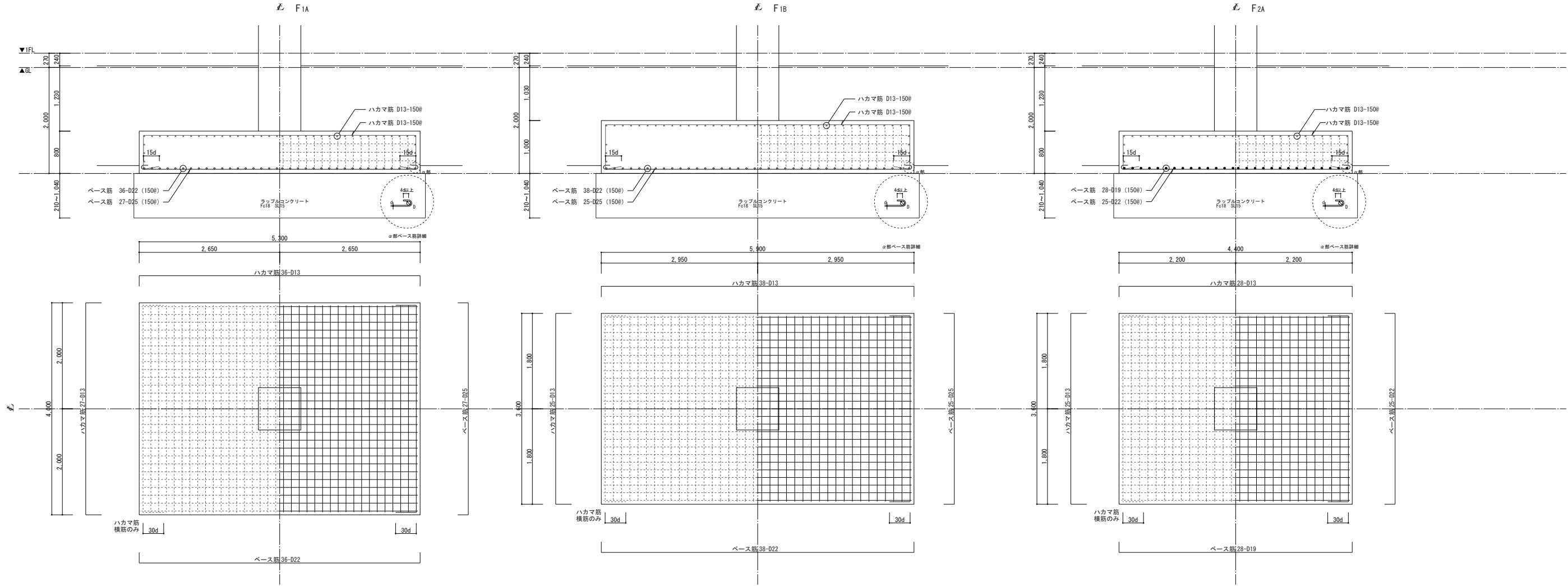
基礎断面リスト(1) S=1:40

特記事項
1. 基礎フーチング内に貫通孔を設けないこと。



基礎断面リスト(2) S=1:40

- 特記事項
 1. 基礎フーチング内に貫通孔を設けないこと。
 2. 支持層は、粘土層の層間を指すこと。
 3. 支持層レベルにて、平板載荷試験を行い長期許容支持応力度 $f_c=220\text{K}/\text{m}^2$ (=200×1.1倍)を確認すること

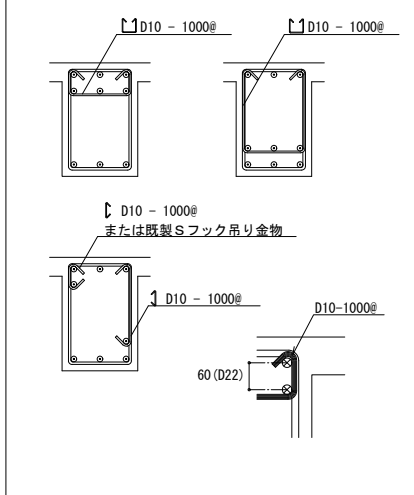


基礎梁断面リスト S=1:30

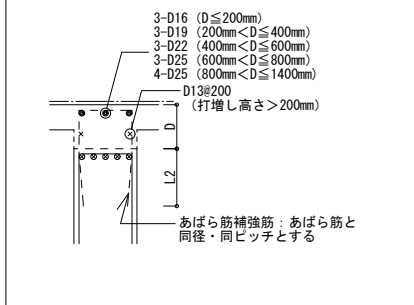
特記事項
 1. 左右の梁主筋については、可能な限り通し配筋とすること。
 2. 巾止め筋 D10-1,000#
 3. *寸法は、伏図・軸組図参照による。

符号	FG ₁		FG ₂		FG ₃		FG ₄		FG _{1A} FG _{2A} FG _{3A} FG _{4A} FG _{5A}					
	両端	中央	端部	中央	端部	中央	両端	中央	両端	中央				
断面														
B×D	500x1,800		500x1,800		500x1,800		500x1,800		500x1,800					
主筋	上端筋 5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	8-D25	8-D25	5-D25	5-D25	8-D25	8-D25				
主筋	下端筋 5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	8-D25	8-D25	5-D25	5-D25	8-D25	8-D25				
スターループ	□-D13-150#		□-D13-150#		□-D13-150#		□-D13-150#		□-D13-150#					
腹筋	10-D13		10-D13		10-D13		10-D13		10-D13					
備考														
符号	FG ₁₁		FG ₁₂		FG ₁₃		FG ₁₄		FG ₁₅		FG _{11A} FG _{12A} FG _{13A}		FG _{12B}	
	両端	中央	両端	中央	両端	中央	両端	中央	両端	中央	両端	中央	両端	中央
断面														
B×D	500x1,800		500x1,800		500x1,800		500x1,800		500x1,800		500x1,800		500x1,800	
主筋	上端筋 5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	8-D25	8-D25	9-D25	9-D25
主筋	下端筋 5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	8-D25	8-D25	6-D25	6-D25
スターループ	□-D13-150#		□-D13-150#		□-D13-150#		□-D13-150#		□-D13-150#		□-D13-150#		□-D13-150#	
腹筋	10-D13		10-D13		10-D13		10-D13		10-D13		10-D13		10-D13	
備考														

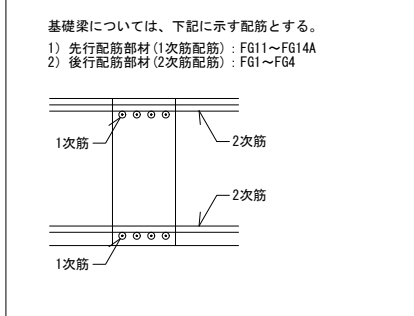
二段筋保持詳細図



躯体打増し部配筋図



梁主筋配筋要領



基礎小梁断面リスト S=1:30

特記事項
 1. 左右の梁主筋については、可能な限り通し配筋とすること。
 2. 巾止め筋 D10-1,000#
 3. *寸法は、伏図・軸組図参照による。

符号	FB ₁		FB ₂	
	両端	中央	端部	中央
断面				
B×D	400x1,800		400x1,600	
主筋	上端筋 5-D22	5-D22	5-D22	5-D22
主筋	下端筋 5-D22	5-D22	5-D22	5-D22
スターループ	□-D13-150#		□-D13-150#	
腹筋	10-D13		8-D13	
備考				

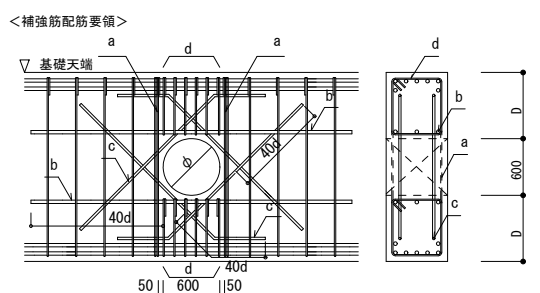
基礎片持ち梁断面リスト S=1:30

特記事項
 1. 左右の梁主筋については、可能な限り通し配筋とすること。
 2. 巾止め筋 D10-1,000#
 3. *寸法は、伏図・軸組図参照による。

符号	FCG ₁		FCG ₂	
	基礎	先端	基礎	先端
断面				
B×D	500x1,600		400x600	
主筋	上端筋 9-D25	9-D25	3-D22	3-D22
主筋	下端筋 5-D25	5-D25	3-D22	3-D22
スターループ	□-D13-150#		□-D13-150#	
腹筋	8-D13		2-D13	
備考				

人通孔補強配筋図

孔径 φ (cm)	補強筋				使用梁
	a 縦筋	b 横筋	c 斜筋	d スターループ	
60.0	4x (φ-D13)	3x (筋筋本数-D25)	4x (3-D25)	同径-100#	FG1A
60.0	4x (φ-D13)	2x (筋筋本数-D25)	4x (2-D25)	同径-100#	FG3, FG3A FG11, FG12
60.0	4x (φ-D13)	2x (筋筋本数-D22)	4x (2-D22)	同径-100#	FG1, FG13

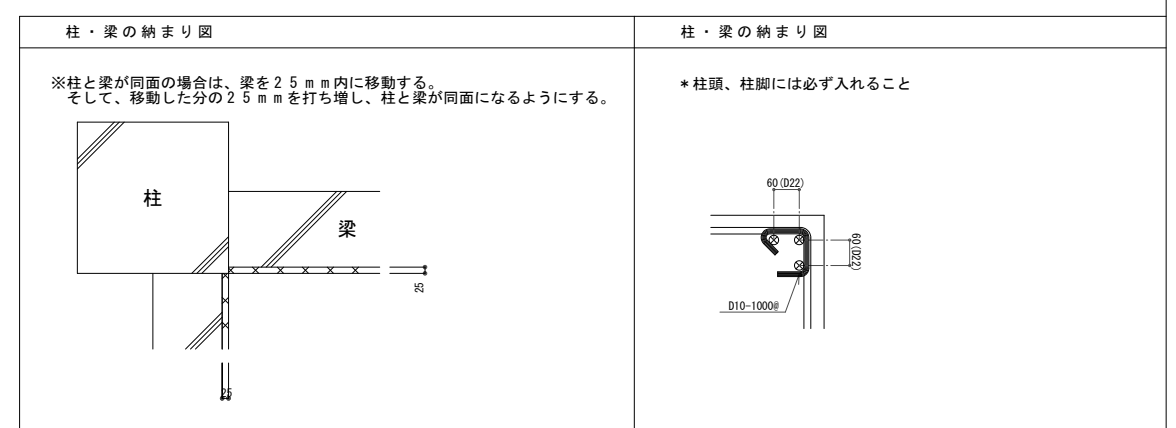
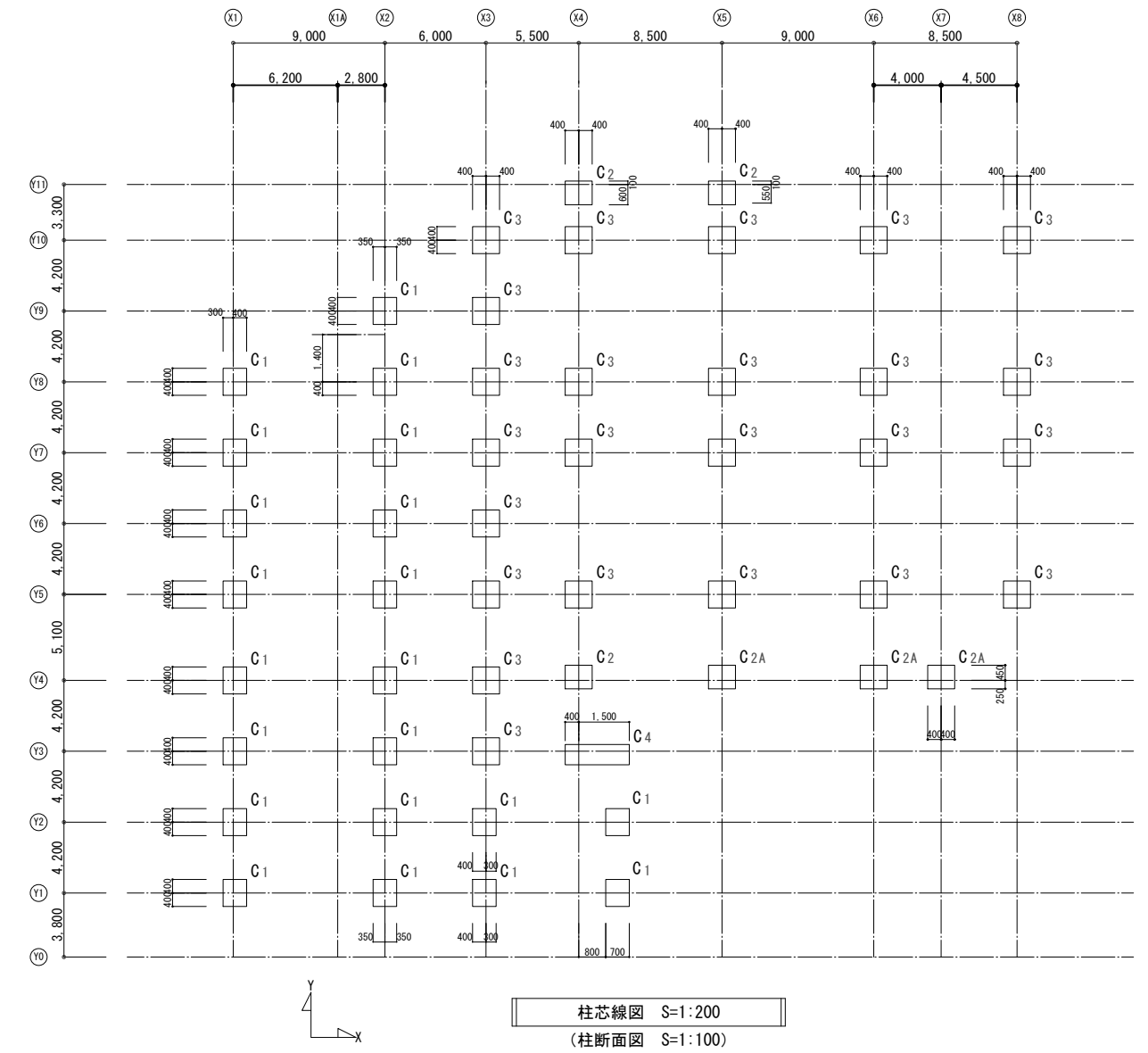


※1: 縦筋の印はスターループダブル巻きとする。
 ※2: 横筋は基礎梁あばら筋の本数に準ずる。(あばら筋の受けに必要な本数) 最低本数3本
 ※3: □印は孔際追加補強筋: ダブル(二重)巻きとする。
 (該当基礎梁のあばら筋本数の二重巻き)
 ※4: 貫通孔径の3倍以上の梁せいとすること。

柱断面リスト S=1:30

特記事項
 1. Hoopは閉鎖型(認定品及び評価品)とする。
 2. 特記なき仕口部Hoopは、□-D13-100#(タ分型)とする。

階	符号	C1	C2	C2A	C3	C4
R1F	断面					
	Dx x Dy	700x800	800x700	800x700	800x800	1900x600
	主筋	16-D22	16-D22	12-D22	24-D22	24-D22
	フープ	□-D13-100#	□-D13-100#	□-D13-100#	□-D13-100#	□-D13-100#
1F	断面					
	Dx x Dy	700x800	800x700	800x700	800x800	1900x600
	主筋	16-D22	16-D22	12-D22	24-D22	24-D22
	フープ	□-D13-100#	□-D13-100#	□-D13-100#	□-D13-100#	□-D13-100#



大梁断面リスト (1) S=1:30

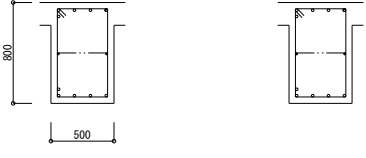
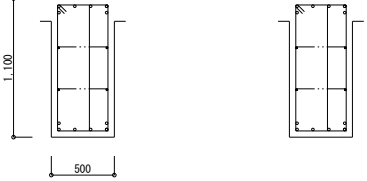
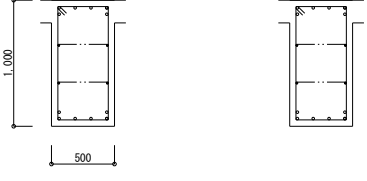
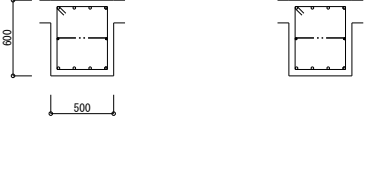
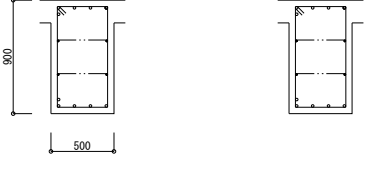
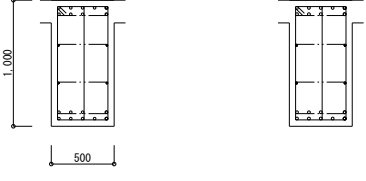
特記事項
 1. 左右の梁主筋については、可能な限り通し配筋とすること。なお、主筋を緩やかに曲げた場合は、助筋を二重とする。
 2. 巾止め筋 D10-1,000#

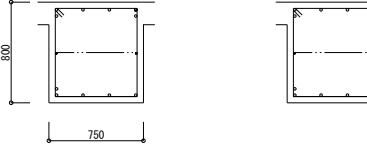
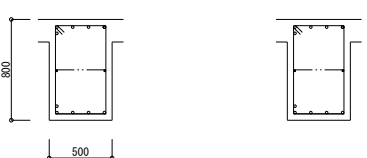
階	符号	G1		G2		G3		G3A		G4				
		両端	中央	両端	中央	両端	中央	両端	中央	両端	中央			
RF	断面	/								/				
	B x D			500 x 800		500 x 1,000		550 x 1,000						
	主筋			上端筋	4 - D22		4 - D22		6 - D22			11 - D25		
				下端筋	4 - D22		4 - D22		6 - D22			6 - D25		
	スターラップ			□ - D13 - 150#		□ - D13 - 150#		□ - D13 - 150#				□ - D13 - 150#		
腹筋	2 - D10		2 - D10		4 - D10		4 - D10							
備考														
R1F	位置	両端	中央	両端	中央	両端	中央			両端	中央			
	断面							/						
	B x D	500 x 800		500 x 800		500 x 1,000				500 x 1,100				
	主筋	上端筋	5 - D22		5 - D22		6 - D22			7 - D22		7 - D22		
		下端筋	5 - D22		5 - D22		6 - D22			8 - D22		6 - D22		
スターラップ	□ - D13 - 150#		□ - D13 - 150#		□ - D13 - 150#		□ - D13 - 150#			□ - D13 - 150#				
腹筋	2 - D10		2 - D10		4 - D10		4 - D10		4 - D10					
備考														

階	符号	G4A		G5		G11		G12		G12A				
		両端	中央	両端	中央	両端	中央	両端	中央	両端	中央			
RF	断面	/		/				/		/				
	B x D					500 x 600								
	主筋					上端筋	4 - D22					4 - D22		
						下端筋	4 - D22					4 - D22		
	スターラップ					□ - D13 - 150#						□ - D13 - 150#		□ - D13 - 150#
腹筋	2 - D10		2 - D10		2 - D10									
備考														
R1F	位置	両端	中央	両端	中央	両端	中央	両端	中央	両端	中央			
	断面													
	B x D	650 x 1,100		500 x 800		500 x 600		500 x 600		550 x 900				
	主筋	上端筋	8 - D22		5 - D22		4 - D22		6 - D22		10 - D22			
		下端筋	7 - D22		5 - D22		4 - D22		6 - D22		5 - D22			
スターラップ	□ - D13 - 150#		□ - D13 - 150#		□ - D13 - 150#		□ - D13 - 150#		□ - D13 - 150#					
腹筋	4 - D10		2 - D10		2 - D10		2 - D10		4 - D10					
備考														

大梁断面リスト (2) S=1:30

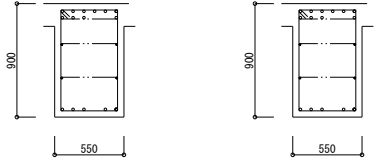
特記事項
 1. 左右の梁主筋については、可能な限り通し配筋とすること。なお、主筋を緩やかに曲げた場合は、助筋を二重とする。
 2. 巾止め筋 D10-1,000@

階	符号	G12B		G12C		G12D		G13		G13A		
	位置							両端	中央	両端	中央	
RF	断面	/		/		/				/		
	B x D							500 x 800				
	主筋							上端筋	5 - D22			5 - D22
	下端筋							5 - D22	5 - D22			
	スターラップ							□ - D13 - 150@ 2 - D10				
腹筋												
備考												
RIF	位置	両端	中央	両端	中央	両端	中央	両端	中央	両端	中央	
	断面											
	B x D	500 x 1100		500 x 1,000		500 x 600		500 x 900		500 x 1,000		
	主筋	上端筋	6 - D22	6 - D22	6 - D22	6 - D22	4 - D22	4 - D22	5 - D22	5 - D22	9 - D22	9 - D22
	下端筋	6 - D22	6 - D22	6 - D22	6 - D22	4 - D22	4 - D22	5 - D22	5 - D22	9 - D22	9 - D22	
スターラップ	□ - D13 - 150@		□ - D13 - 150@		□ - D13 - 150@		□ - D13 - 150@		□ - D13 - 150@			
腹筋	4 - D10		4 - D10		2 - D10		4 - D10		4 - D10			
備考												

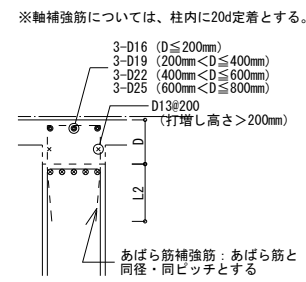
階	符号	G14		G15				
	位置	両端	中央	両端	中央			
RF	断面	/		/				
	B x D							
	主筋					上端筋		
	下端筋							
	スターラップ							
腹筋								
備考								
RIF	位置	両端	中央	両端	中央			
	断面							
	B x D	750 x 800		500 x 800				
	主筋	上端筋	6 - D22	6 - D22	5 - D22	5 - D22		
	下端筋	5 - D22	5 - D22	5 - D22	5 - D22			
スターラップ	□ - D13 - 150@		□ - D13 - 150@					
腹筋	2 - D10		2 - D10					
備考								

片持大梁断面リスト S=1:30

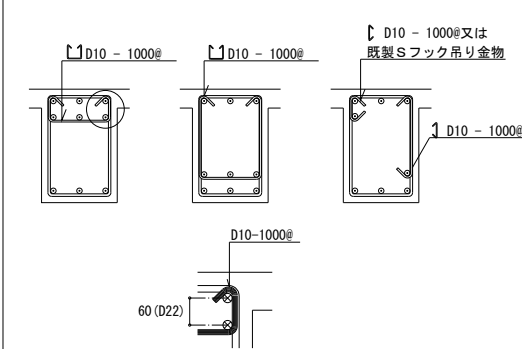
特記事項
 1. 左右の梁主筋については、可能な限り通し配筋とすること。なお、主筋を緩やかに曲げた場合は、助筋を二重とする。
 2. 巾止め筋 D10-1,000@

符号	CG1	
位置	基礎	先端
断面		
B x D	550 x 900	550 x 900
主筋	上端筋	10 - D22
下端筋	5 - D22	5 - D22
スターラップ	□ - D13 - 150@	
腹筋	4 - D10	
備考		

躯体打増し部配筋図

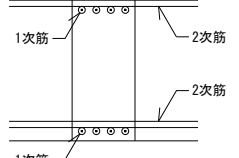


二段筋保持詳細図



配筋要領

大梁については、下記に示す配筋とする。
 1) 先行配筋部材(1次筋配筋)：G11~G14
 2) 後行配筋部材(2次筋配筋)：G1~G15



1次筋
2次筋
2次筋
1次筋



株式会社 桂設計
 KATSURA SEKKEI INC.
 一級建築士登録第294153号 専修第2

工事名 新火葬場新築建築工事
 図面名 大梁断面リスト(2)

縮尺 1:30 (A1)
 1:60 (A3)

令和6年 月 日
 計画 製作 調査 調査
 業務番号 235043
 図面番号 S-024

小梁断面リスト S=1:30

- 特記事項
 1. 巾止め筋 D10-1,000@
 2. 金目筋実長は、打ち増し筋を除く梁天端からの実長とする。
 3. 原則、小梁天端はスラブ上端に合わせる（1階床面の小梁を除く）。連続梁の場合は、天端が低いレベルに合わせる。打ち増しが必要な場合は、必要に応じてスラブ下端まで打ち増しすること。
 4. 小梁下が埋め戻しの場合、捨てコンt50、砕石t60とする。

符号	B1		B2		B3		B4	
	両端	中央	両端	中央	両端	中央	両端	中央
断面								
B x D	300 x 600		400 x 600		400 x 800		400 x 800	
主筋	上端筋	3 - D22	3 - D22	4 - D22	4 - D22	4 - D22	4 - D22	6 - D22
	下端筋	3 - D22	3 - D22	4 - D22	4 - D22	4 - D22	4 - D22	6 - D22
スターラップ	□ - D10 - 200@		□ - D13 - 200@		□ - D13 - 200@		□ - D13 - 200@	
腹筋	2 - D10		2 - D10		2 - D10		2 - D10	
備考								

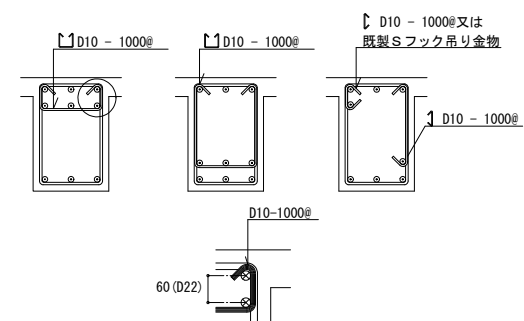
符号	B5		B6		B7		B8	
	両端	中央	両端	中央	両端	中央	Y8端、X2端	他端、中央
断面								
B x D	400 x 800		300 x 500		350 x 750		350 x 700	
主筋	上端筋	7 - D22	4 - D22	3 - D22	3 - D22	4 - D22	3 - D22	5 - D22
	下端筋	4 - D22	7 - D22	3 - D22	3 - D22	3 - D22	4 - D22	3 - D22
スターラップ	□ - D13 - 200@		□ - D10 - 200@		□ - D10 - 200@		□ - D10 - 200@	
腹筋	2 - D10		2 - D10		2 - D10		2 - D10	
備考								

片持ち基礎小梁断面リスト S=1:30

- 特記事項
 1. 巾止め筋 D10-1,000@
 2. 金目筋実長は、打ち増し筋を除く梁天端からの実長とする。
 3. 原則、小梁天端はスラブ上端に合わせる（1階床面の小梁を除く）。連続梁の場合は、天端が低いレベルに合わせる。打ち増しが必要な場合は、必要に応じてスラブ下端まで打ち増しすること。
 4. 小梁下が埋め戻しの場合、捨てコンt50、砕石t60とする。

符号	FCB1		FCB2	
	基礎	先端	基礎	先端
断面				
B x D	350 x 700		300 x 600	
主筋	上端筋	5 - D22	3 - D22	3 - D22
	下端筋	3 - D22	3 - D22	3 - D22
スターラップ	□ - D10 - 200@		□ - D10 - 200@	
腹筋	2 - D10		2 - D10	
備考				

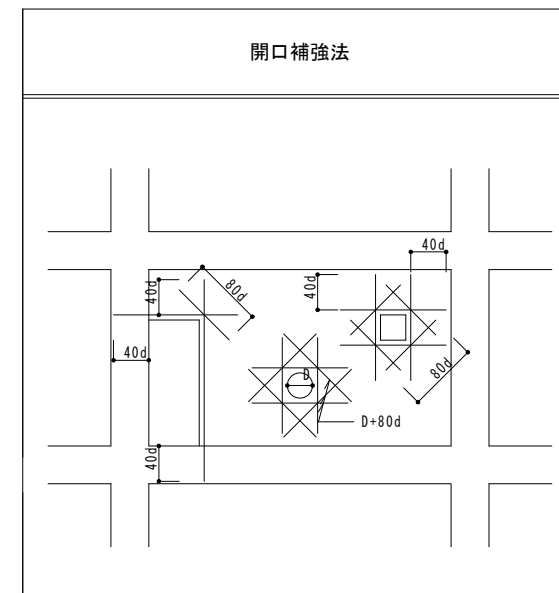
二段筋保持詳細図



壁断面リスト S=1:30

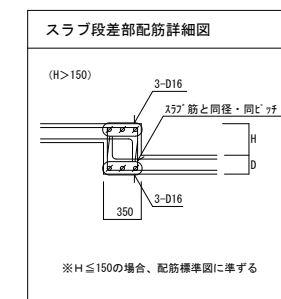
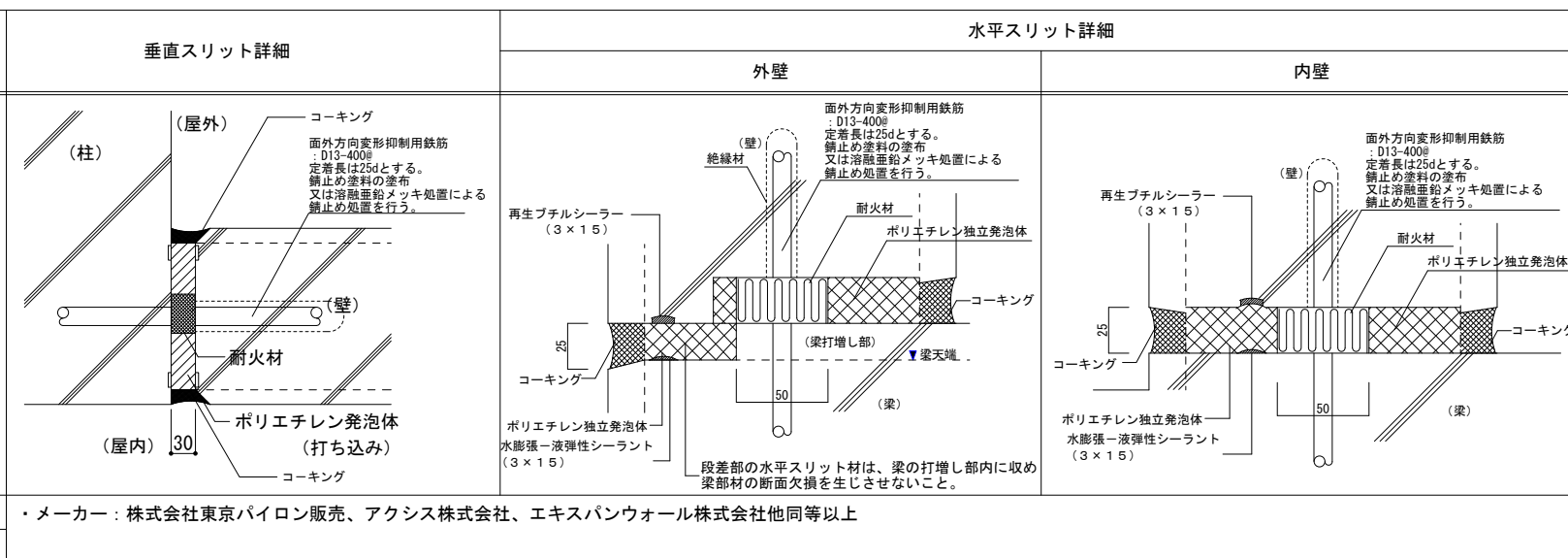
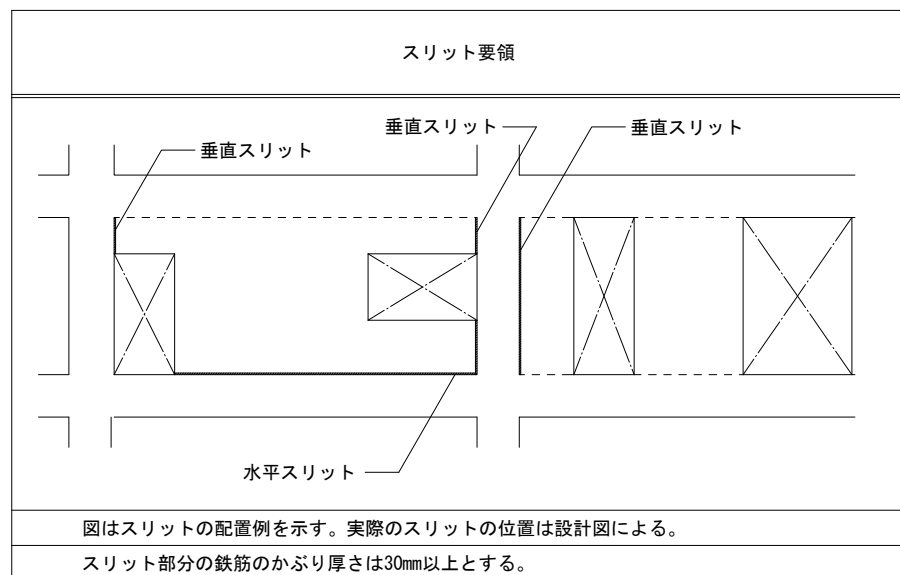
特記事項 縦筋を外側とする。

	W18	W18A	EW18	EW18A
縦断面図				
縦筋	D10 - 150@ (ダブル)	D13 - 100@ (ダブル)	D10 - 150@ (ダブル)	D10 - 150@ (ダブル)
横筋	D10 - 150@ (ダブル)	D10 - 150@ (ダブル)	D10 - 150@ (ダブル)	D10 - 150@ (ダブル)
開口補強筋	縦筋	2 - D13	2 - D13	2 - D13
	横筋	2 - D13	2 - D13	4 - D13
	斜め筋	1 - D13	1 - D13	2 - D13



スリット詳細図

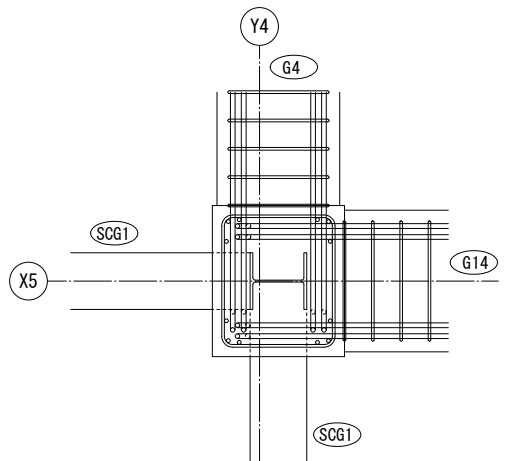
特記事項 スリット側の壁端部は開口補強筋を施工すること。



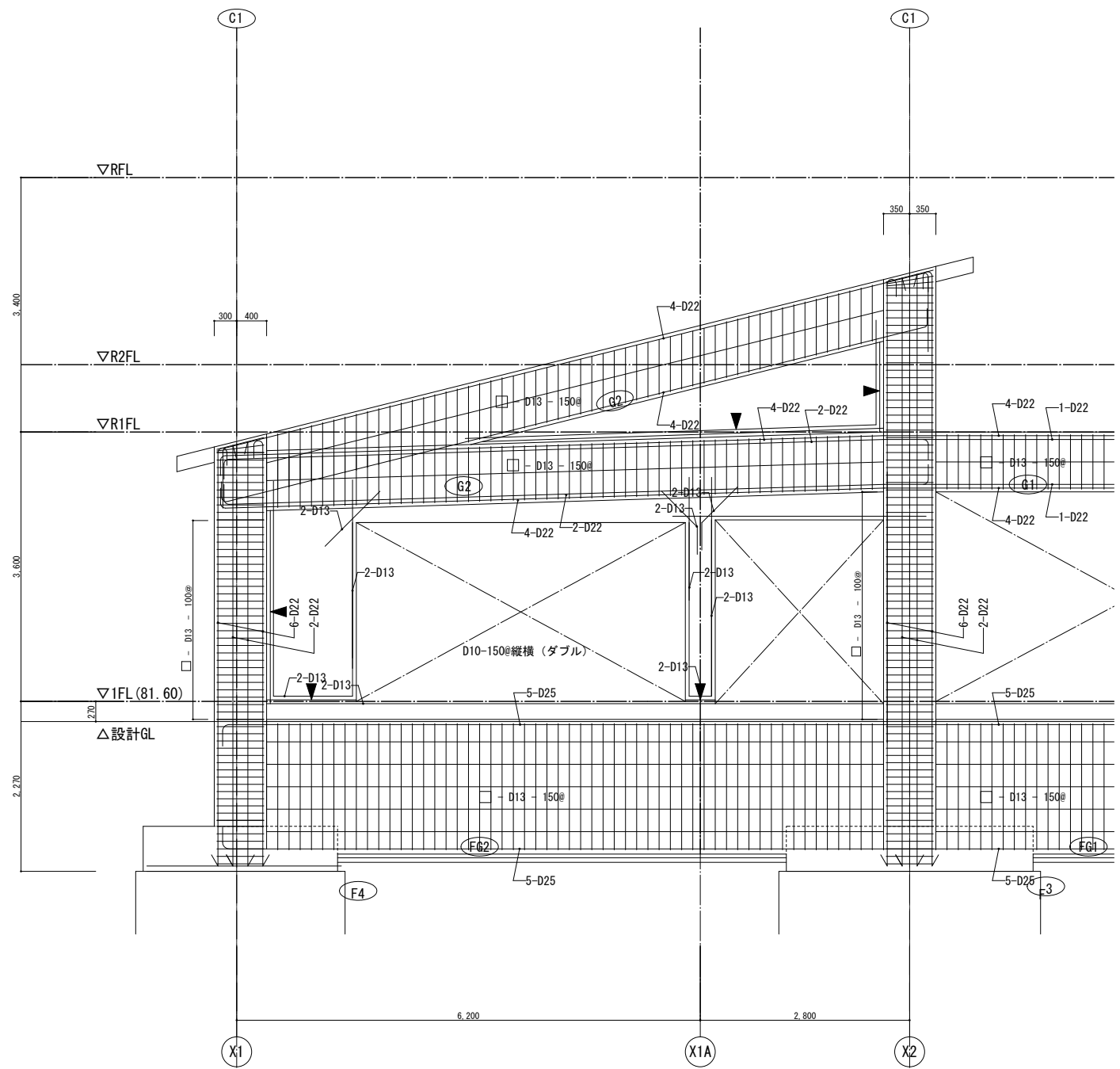
床版断面リスト

符号	床版厚	位置	主筋 短辺		配力筋 長辺	
			端部	中央	端部	中央
S15	150	上端筋	D13 - 200@	D10D13 - 200@	D10 - 200@	
		下端筋	D10D13 - 200@		D10 - 200@	
S15A	150	上端筋	D13 - 150@	D10D13 - 150@		
		下端筋	D10D13 - 150@		D10 - 150@	
S18	180	上端筋	D13 - 200@	D10D13 - 200@		
		下端筋	D10D13 - 200@		D10 - 200@	
S18A	180	上端筋	D13 - 150@	D10D13 - 150@		
		下端筋	D10D13 - 150@		D10 - 150@	
S20	200	上端筋	D13 - 200@	D10D13 - 200@		
		下端筋	D10D13 - 200@		D10 - 200@	
S20A	200	上端筋	D13 - 200@	D13 - 200@		
		下端筋	D10D13 - 200@	D10D13 - 200@		

・地下スラブ筋は基礎梁に定着する。
 ・シンダーコン及びスラブ上の打ち増しが70mm以上の箇所はD10-200@を施工する。
 ・出の長さ1.0m以上の片持ちスラブの主筋は定着長1.0m以上とする。

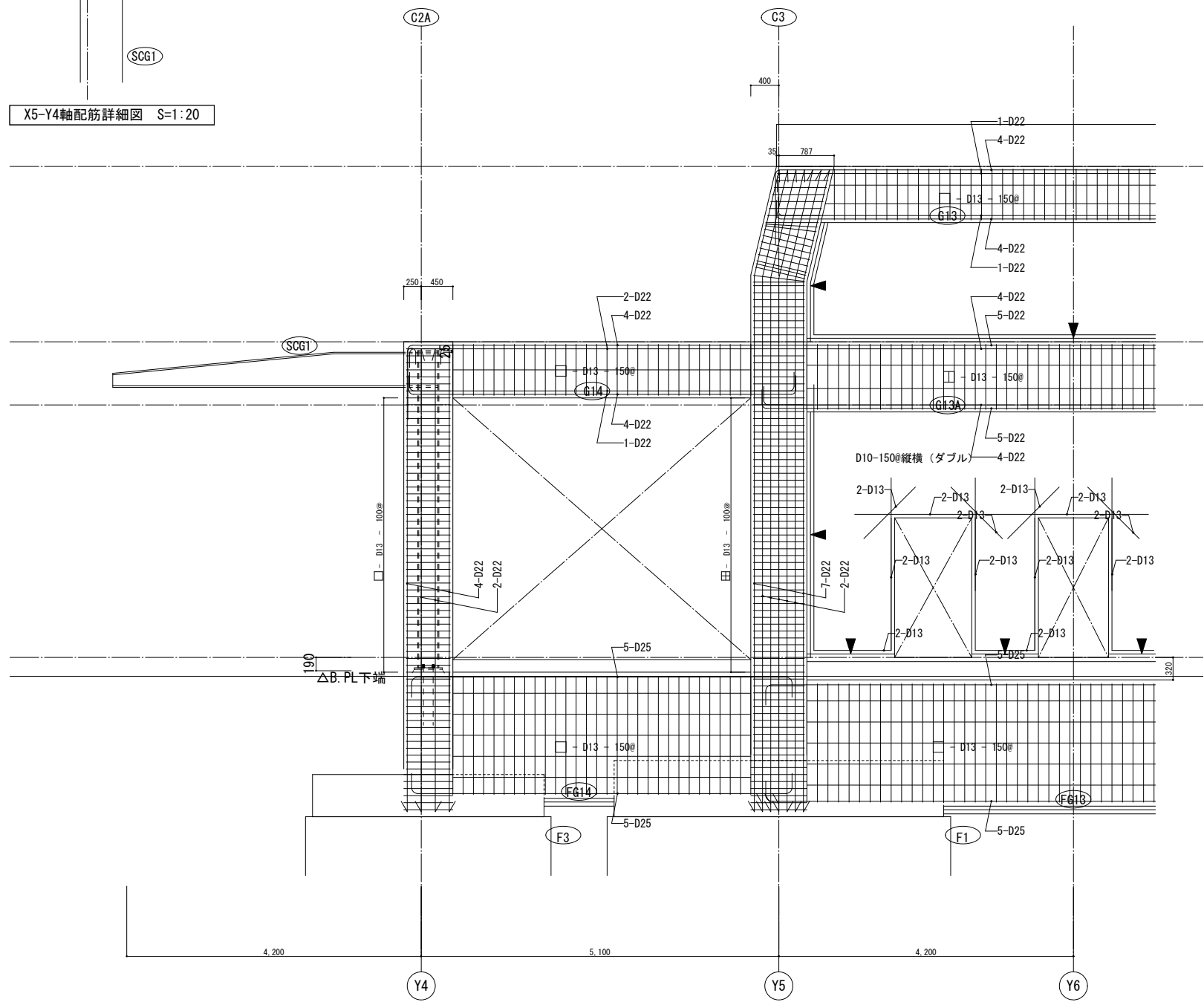


X5-Y4軸配筋詳細図 S=1:20



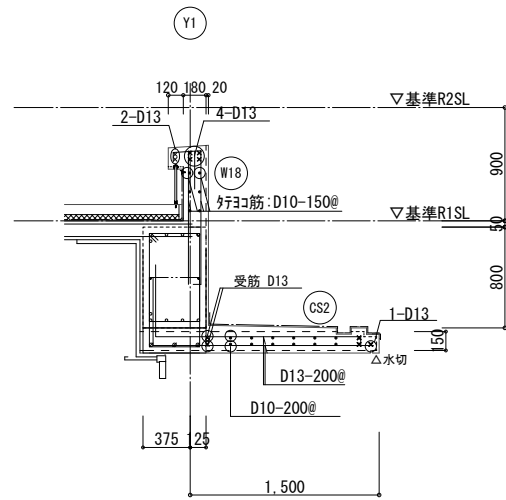
Y4通り架構詳細図 S=1:40

※梁の腹筋、巾止め筋は部材リスト参照とする。
柱主筋の柱頭の定着については、全数フック、または機械定着工法とする。
それ以外の方法については監理者と協議すること。

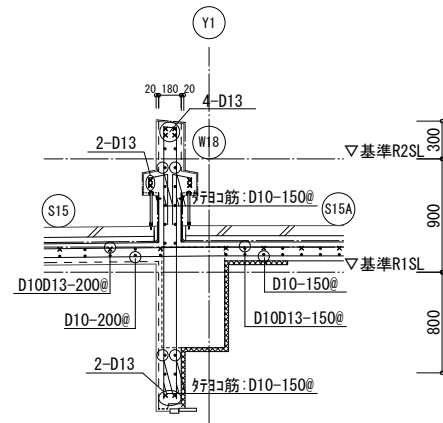


X5通り架構詳細図 S=1:40

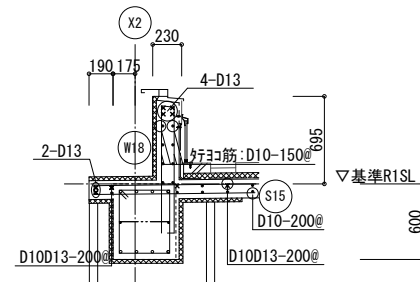
※梁の腹筋、巾止め筋は部材リスト参照とする。
柱主筋の柱頭の定着については、全数フック、または機械定着工法とする。
それ以外の方法については監理者と協議すること。



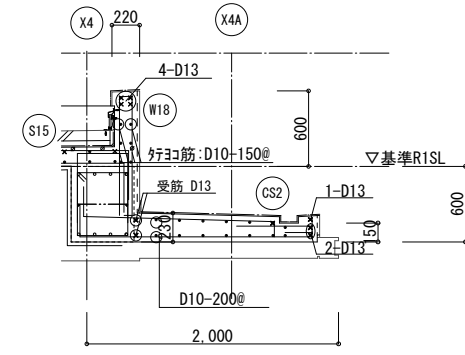
底配筋詳細図 S=1:30



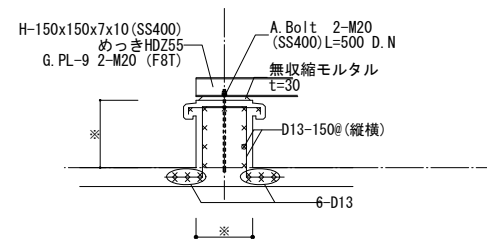
パラペット配筋詳細図 S=1:30



パラペット配筋詳細図 S=1:30

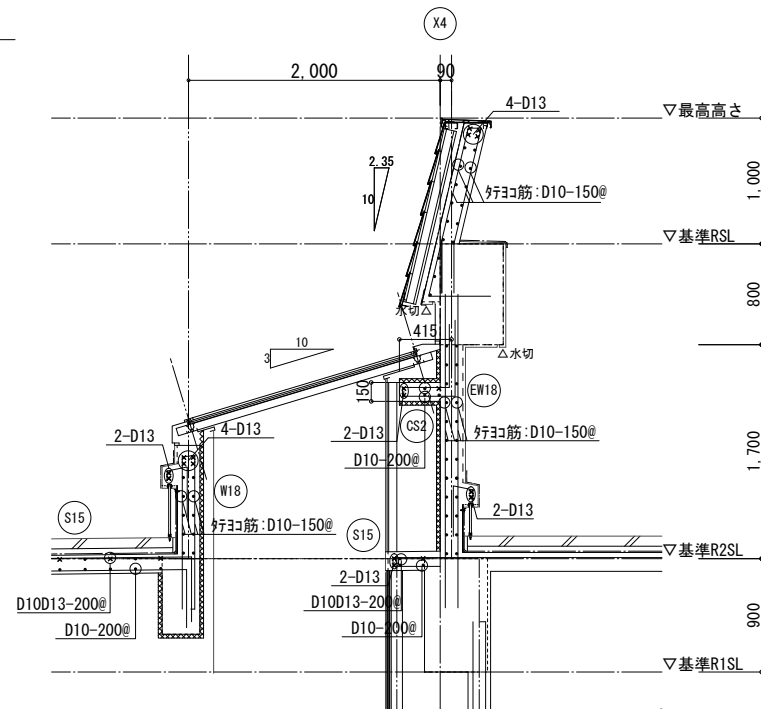


底配筋詳細図 S=1:30

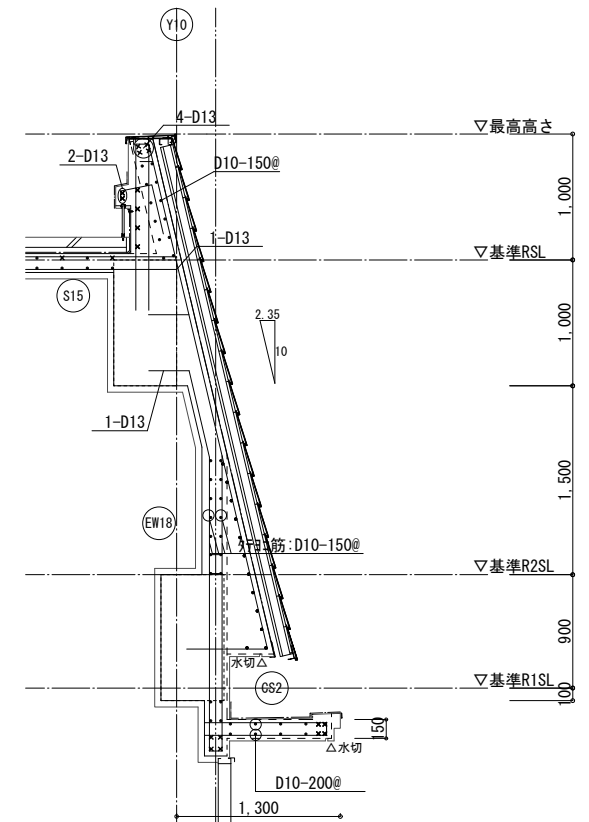


機械基礎配筋詳細図 S=1:30

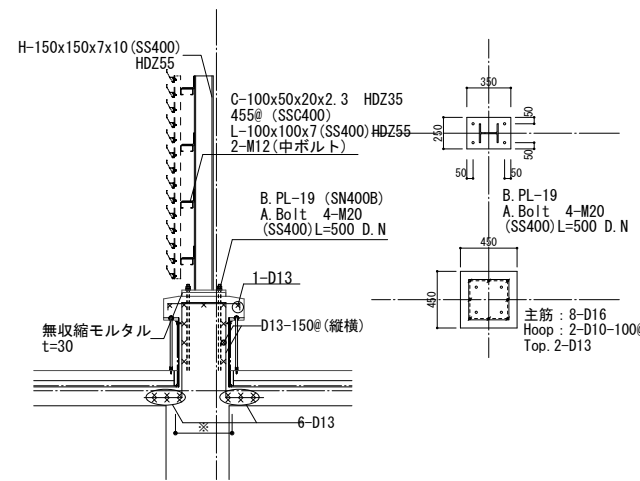
※寸法は、意匠図による。



トップライト配筋詳細図 S=1:30



壁打増し、底配筋詳細図 S=1:30



目隠しフェンス詳細図 S=1:30



株式会社 桂設計
KATSURA SEKKEI INC.
一級建築士登録第294153号 寺嶋憲二

工事名 新火葬場新築建築工事

図面名 雑詳細図

縮尺 1:30 (A1)
1:60 (A3)

令和6年 月 日

計画 製作 調査 調査

業務番号 235043

図面番号 S-028

一級建築士 大臣登録第137866号 金森 徳二
構造設計一級建築士 建築士証交付番号 第91号 金森 徳二

鉄骨大梁断面リスト S=1/30

特記事項
特記なき鉄骨材質はSM400Bとする。ガセットプレートは母材と同等とする。
特記なき鉄骨梁継手位置は、柱芯から1,000mmとする。ボルト材質はF8Tとする。

符号	SCG1	
位置	基端	先端
姿断面		
部材(SIZE)	BH - 500 x 300 x 12 x 22	BH - 200 x 300 x 12 x 22
継手	Flange 2PL - 16 HTB. 10 - M22	
	Web 2PL - 12 HTB. 6 - M22	
備考	鉄骨継手: SJ1	

鉄骨小梁断面リスト S=1/30

特記事項
鉄骨材質はSS400とする。ガセットプレートは母材と同等とする。ボルト材質はF8Tとする。

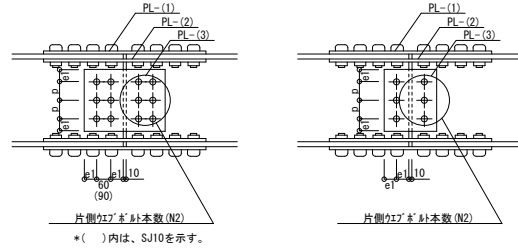
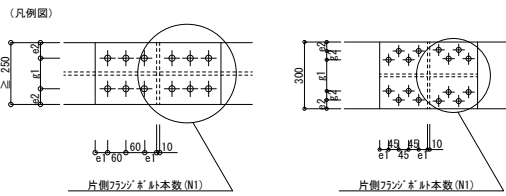
符号	SB1	SB2
位置	全断面	全断面
姿断面		
部材(SIZE)	H - 200 x 200 x 8 x 12	H - 200 x 100 x 5.5 x 8
継手	Flange PL - 9 HTB. 2 - M20	
	Web PL - 6 HTB. 2 - M20	
備考		

鉄骨柱断面リスト S=1/30

特記事項
特記なき鉄骨材質はSM400Bとする。ガセットプレートは母材と同等とする。
特記なき鉄骨梁継手位置は、柱芯から1,000mmとする。ボルト材質はS10Tとする。

符号	SP1
姿断面	
鉄骨部材	□ - 300 x 300 x 10 x 15
柱脚断面	
主筋	12 - D22 (SD345)
フープ	D13 - 100#
ベースプレート	8. PL-22 (SN490B)
アンカーボルト	4 - M20 (SNR490)

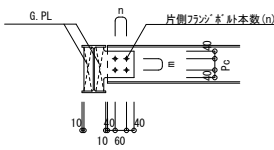
鉄骨大梁継手リスト



特記なき限り 高力ボルト: F8T

継手記号	フランジ			ウェブ		ピッチ、はしき、ゲージ				備考	
	外添板 PL-(1)	内添板 PL-(2)	N 1 - 径	添板寸法 PL-(3)	N 2 - 径	p	e1	e2	g1		g2
SJ1	PL-16 x 510	2PL-16 x 110	HTB. 10-M22	PL-12 x 380 x 170	HTB. 6-M22	60	40	35	150	40	

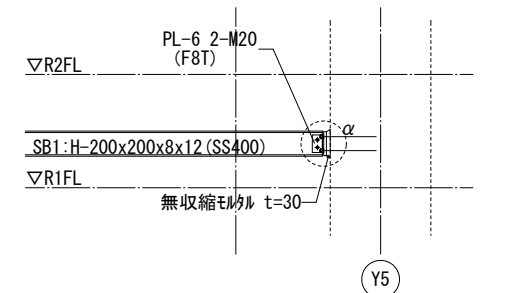
鉄骨小梁継手リスト



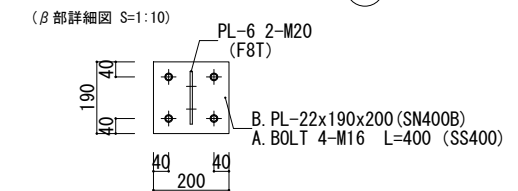
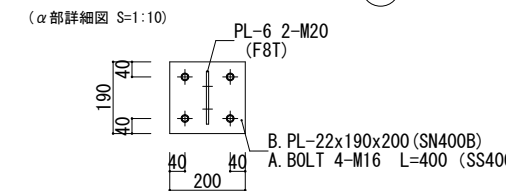
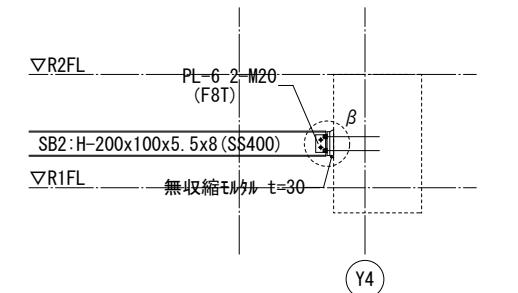
特記なき限り 高力ボルト: F8T 鉄骨材質: スライスプレートは母材と同等とする。特記なき限り1面せん断とする。

部材	ウェブ継手					備考
	H, T, B (n)	m x n	Pc (mm)	G, PL		
H - 200 x 200 x 8 x 12 (SB1)	2 - M20	2 x 1	60	PL - 9	SM400B	
H - 200 x 100 x 5.5 x 8 (SB2)	2 - M20	2 x 1	60	PL - 6	SM400B	

部分詳細図(SB2) S=1:30



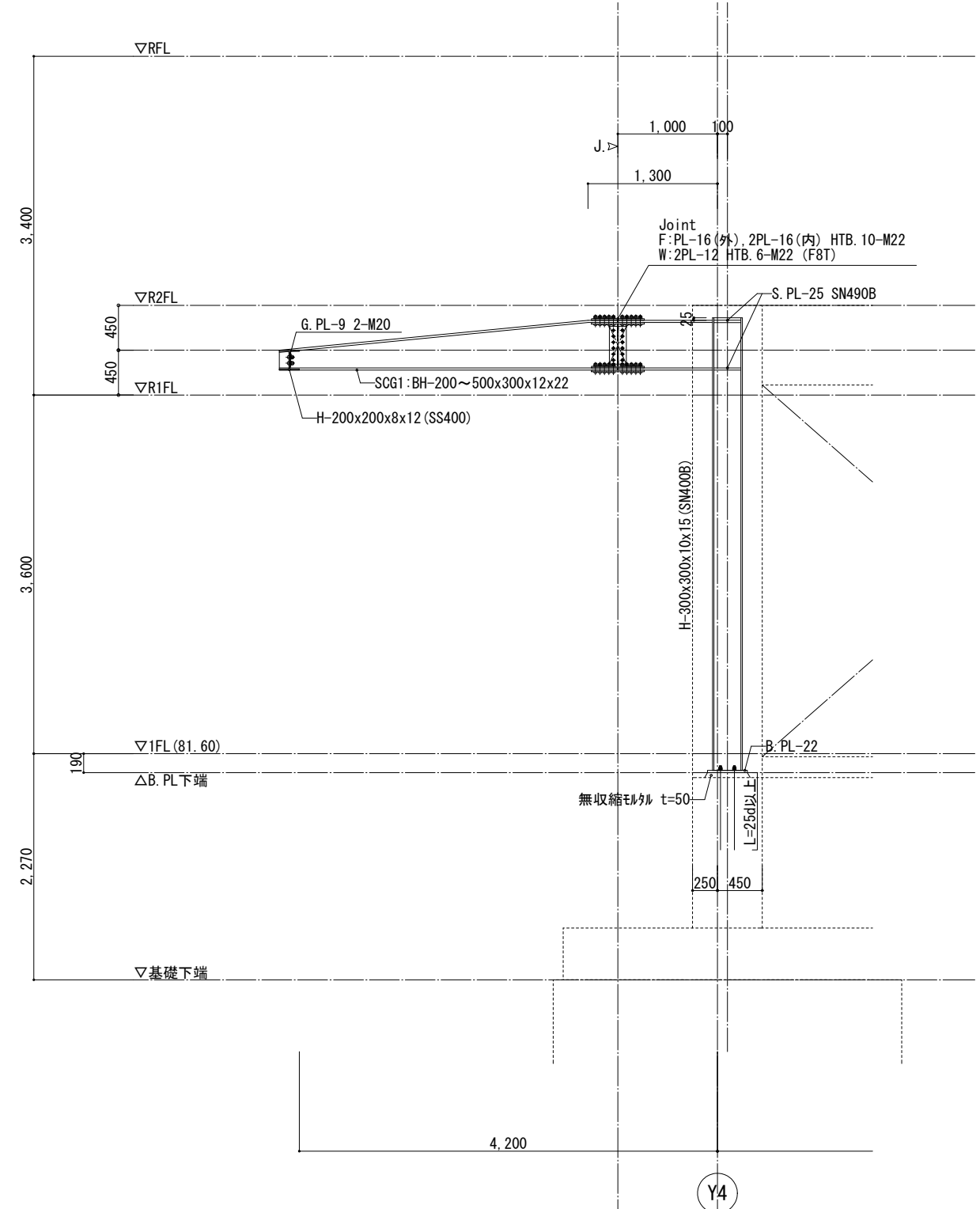
部分詳細図(SB2) S=1:30



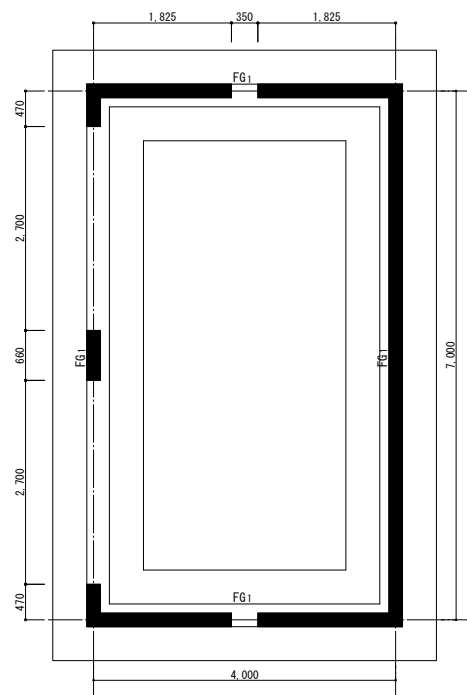
水平ブレース断面リスト

特記事項
1. 鉄骨材質はSS400とする。
2. ガセットプレートはSN400Bとする。
3. ボルト材質はF8Tとする。

断面	水平ブレース (LV16)
部材	1-M16
端部仕様	PL - 9 HTB. 1 - M16
備考	G. PLの必要幅B≧70 必要溶接長L≧80 ※両面両向き溶接とする。 配取り合い線 B. PL-16x190x200 (SN400B) A. Bolt 4-M16 L=400 (SS400)



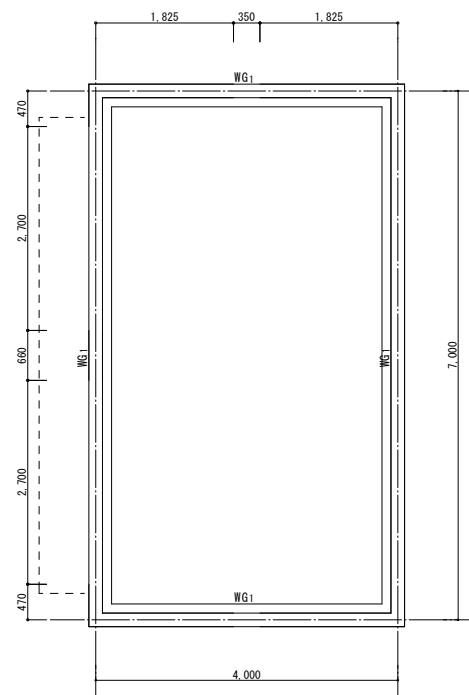
X5通り鉄骨架構詳細図 S=1:30



1階壁梁伏図 S=1:50

特記事項

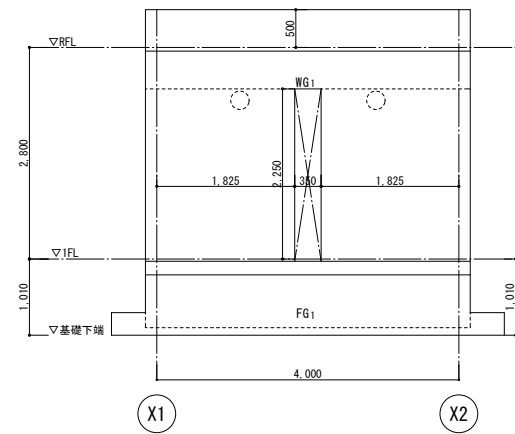
- 1階梁天端レベルは、FL-210とする。
- 1階スラブ天端レベルは、FL-30とする。
- 壁はW18とする。
- 1階スラブはS18とする。
- 基礎はFW1とする。



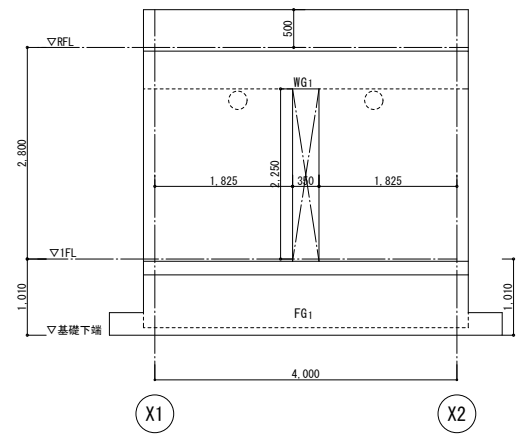
RF階壁梁伏図 S=1:50

特記事項

- RF階梁天端レベルは、FL-50とする。
- RF階スラブ天端レベルは、FL±0とする。
- RF階スラブはS18とする。



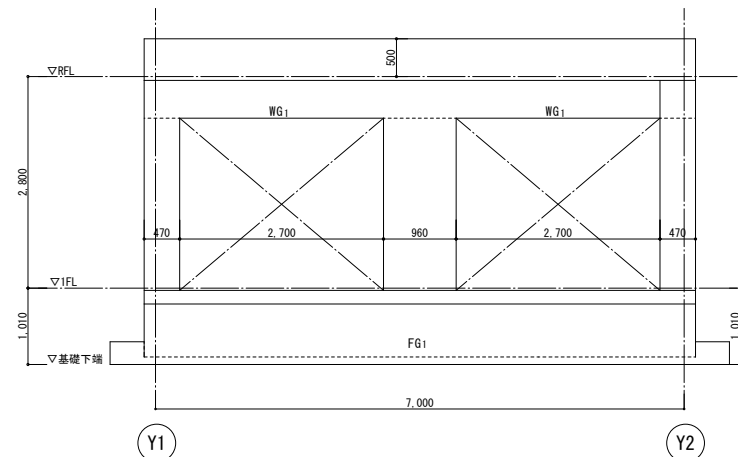
Y1通り軸組図 S=1:50



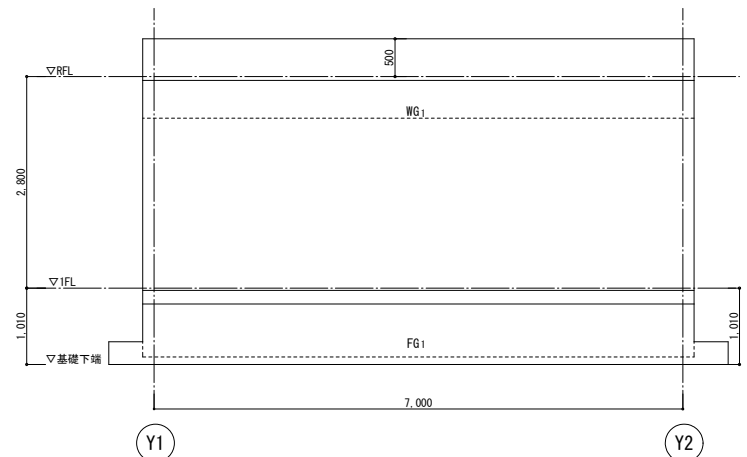
Y2通り軸組図 S=1:50

特記事項

- 1階梁天端レベルは、FL-210とする。
- R階スラブ天端レベルは、FL-30とする。
- 壁はW18とする。
- 基礎はFW1とする。
- ダクトスリーブ 150φ



X1通り軸組図 S=1:50



X2通り軸組図 S=1:50

壁断面リスト S=1:30

特記事項 縦筋を外側とする。

壁断面図		W18
縦筋	D10 - 150@ (ダブル)	
横筋	D10 - 150@ (ダブル)	
開口補強筋	縦筋	2 - D13
	横筋	2 - D13
	斜め筋	1 - D13

床版断面リスト

符号	床版厚	位置	主筋	短辺	配筋	長辺
			端部	中央	端部	中央
S18	180	上端筋	D13 - 200@		D10D13 - 200@	
		下端筋		D10D13 - 200@		D10 - 200@

スラブ下が埋戻しの場合、捨てコン50mm砕石60mmとする。

基礎梁断面リスト S=1:30

- 特記事項
- 左右の梁主筋については、可能な限り通し配筋とすること。
 - 中止め筋 D10-1,000@
 - *寸法は、伏図・軸組図参照による。

階	符号	FG1		WG1		
		両端	中央	両端	中央	
RF	断面					
	B x D	300 x 700		250 x 500		
	主筋	上端筋	3 - D16	3 - D16	2 - D13	2 - D13
		下端筋	3 - D16	3 - D16	2 - D13	2 - D13
	スターラップ	□ - D10 - 150@		□ - D10 - 150@		
	腹筋	2 - D13		2 - D10		
	備考					

布基礎断面リスト S=1:30

- 特記事項
- 基礎フーチング内に貫通孔を設けないこと。
 - 支持層は、粘土層とすること。
 - 支持層レベルにて、平板載荷試験を行い長期許容支持応力度 $f_e=72\text{N/m}^2$ (≒65 x 1.1倍) を確認すること

