

6	① コンクリート の種類等	類別 (6.2.1 ※ I 類 (JIS A 5308 への適合を認証されたコンクリート)	1) 14 無筋コンクリート	コンクリート <b>の</b> 種類 ※普通コンクリート・		鉄骨部材への溶接方法 ・図示による ( )	② 溶融亜鉛めっき (基礎、主要構造部及	種別等	(7. 12. 4) (表14. 2. 2)
$\Box$	TEXE (	・ I 類 (JIS A 5308 に適合したコンクリート)		セメントの種類 ' セメントの種類 ' ※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種又は		耐火認定	びその他構造耐力上主要な部分に限る。)	亜鉛めっき 材料 の種別	適用部位
ン		普通コンクリート (6. 2. 1~6. 2. 4 でもが ) (5. 2. 1~6. 2. 4 でもが ) (6. 2. 1~6. 2 でもが ) (6. 2. 1~6. 2 でもが ) (6. 2. 1~6. 2 でもが ) (6. 2 で	4)	フライアッシュセメントA種 ・高炉セメントB種 [G]		・あり(耐火時間 ・図示による( ) ・ )		・A種 最小板厚6.0mm以上の形鋼、鋼板     ・B種 最小板厚3.2mm以上、6.0mm未満の形鋼。     ・Off 対域があった。	鋼板
クリ		設計基準強度 気乾単位容積	-	・フライアッシュセメントB種 [G] 設計基準強度 ※18 (N/mm²) ·	10 スタッド	頭付きスタッド (JIS B 1198) の種類等     (7. 2. 8) (7. 7. 6)       呼び名     呼び長さ (mm)     適用箇所		・C種 普通ボルト・ナット類、アンカーボル 最小板厚2.3mm以上、3.2mm未満の形鋼、	鋼板
		- 18	-	スランプ ※15cm又は18cm · 適用箇所		· 16 · 19		外観検査 ※行う ・行わない	
Ĭ				※標準仕様書6.14.1(4)による箇所 ・図示による ( )		· 22	② 梁貫通孔の補強	補強形式 ・図示による (構造関係共通図(鉄骨標準図)1-6)	
事		構造体強度補正値(S) ※標準仕棟書 表6、3.2による	- (15) コンクリートの 単位水量測定	実施要領 (1)単位水量の測定は、150m <sup>3</sup> に1回以上及び荷下し時に品質の異常が認められた時に実施する。 (2)単位水量の上限値は、標準仕様書6.3.2(4)(c)による。	11 柱底均しモルタル	スタッド溶接完了後、外観試験及び打撃曲げ試験を行う。 無収縮モルタルとする場合の材料、調合等 (7.2.9)		適用箇所 ※図示による ( )	
		※標準は稼ぎ 数0.8.2による 補正値S=3(月日~月日、月日~月日) S=6(月日~月日、月日~月日)		(2) 単位水量の上吸値は、標準は検査の3.2(1)(のによる。 (3)単位水量の管理目標値は次の通りとして、施工する。 1) 測定した単位水量が、計画調合書の設計値(以下、「設計値」という。)±15kg/m³	住底均しモルタル	無収縮モルダルと9 る場合の材料、調合等 ※標準仕様書7.2.9(2)(7)から(1)による		※図示による ( ) ・	
				の範囲にある場合はそのまま施工する。 2) 測定した単位水量が、設計値±15を超え±20kg/m³の範囲にある場合は、水量変	② 製作精度	鉄骨の製作精度は、JASS 6 付則6. 鉄骨精度検査基準に加えて、次による。 (7.3.3) 通しダイヤフラムの突合せ縦手の食い違いの寸法			
	②セメント	種類 (6.3.**) ※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種又は	1)	対例をした年位小量が、設計値上10を超え上2008/mi の地間にある場合は、小量を動の原因を調査するとともに生コン製造者に改善を指示し、その運搬車の生コンは打設する。その後、設計値±15kg/m²以内で安定するまで、運搬車の3台毎に		過しティアンスの矢口を除すの及い強いの引点 ※H12建告第1464号第二号イ(2)による アンダーカットの寸法			
		フライアッシュセメント A種 適用簡所(※下記以外全で・・・・)		1回、単位水量の測定を行う。 3)設計値±20kg/m <sup>3</sup> を超える場合は、生コンを打込まずに持ち帰らせ、水量変動の		※H12建告第1464号第二号イ(3)による 食い違い・仕口のずれの検査方法及び補強方法			
		普通ポルトランドセメントの品質は、JISR 5210 に示された規定の他、水利	0	原因を調査するとともに生コン製造者に改善を指示しなければならない。その後の全運搬車の測定を行い設計値±20kg/m³以内であることを確認する。更に、設		・「突合わせ継手の食い違い仕口のずれの検査・補強マニュアル」による			
		熱が7日目で 352 J/g以下、かつ28日目で 402 J/g以下のものとする。 高炉セメント日種 [G 適用箇所 (・IPLより下部 (立上り部含む) )		計値±15kg以内で安定するまで、運搬車の3台毎に1回、単位水量の測定を行う。 4)3)の不合格生コンを確実に持ち帰ったことを確認する。	13 溶接技能者の	試験の要領 (7.6.3)			
		・フライアッシュセメントB種 [G] 適用箇所(・ )		(4)単位水量管理についての記録を書面(計画調合書、製造管理記録、打込み時の外気温、コンクリート温度等)と写真により提出する。	技量付加試験	· 図示による ( ) ·			
	0.711			(5)単位水量の測定方法は、高周波誘電加熱乾燥法(電子レンジ法)、17メータ法又は静電容量測定法による。また、試験機関は該当コンクリート製造所以外の機関とする。	14 溶接接合	開先の形状 (7.6.4) ・図示による (構造関係共通図 (鉄骨標準図) 1-2 溶接継手の種類別開先標準)			
	③ 骨材	アルカリシリカ反応性による区分 ※A · B (コンクリート中のアルカリ総量が 3.0 kg/m³ 以下) (6.3.1	1)			・ ・			
	④ 混和材料	・混和剤 混和剤の種類 (6.3.1	1) 7 ① 鉄骨製作工場	鉄骨製作工場の加工能力 建築基準法第77条の56に基づき国土交通大臣から性能評価機関として認定を受けた		鋼製エンドタブの切断する部分 切断する場所 図示による ( ) ・ 切断節囲			
		※標準仕様書6.3.1(4)(a)による ・混和材	鉄	(株)日本鉄骨評価センター及び(株)全国鉄骨評価機構(旧(社)全国機構(組会)の「鉄骨製作工場の性能評価基準」により評価を受け、国土交通大臣から認定を		・銅製エンドタブ、裏当て金等は、梁フランジ等の端から 5mm 以上残して直線上 に切断する。なお、切断線が交差する場合は、交差部をアール状に加工する。			
		混和材の種類 ※標準仕様書6.3.1(4)(b)による・・	骨	受けた工場、又は同等以上の能力のある工場 評価の区分		切断面の仕上げ			
	(5) 打継ぎの位置、	打継ぎの位置 (6.6.4)	工  4) 事	※( M ) グレード ・指定しない ・監督員の承諾する工場(標準仕様書7.1.1以外の適用範囲に限る)		· 標準仕様書7. 6. 7(1) (カ) (b) ②による			
	ひび割れ誘発目地、 打継ぎ目地	架及びスラブ ※スパンの中央又は端から1/4の付近	② 施工管理技術者	配置する (7.1.3、4)		完全溶込み溶接 板厚が異なる場合の突合せ継手			
		・図示による ( ) ・ 柱及び壁	③ 鋼材	種類等 (7.2.1)		低応力高サイクル疲労を受ける部位 ・図示による ( )			
		※スラブ、壁梁又は基礎の上端 ○図示による ( 意匠図 )		種類の記号   適用箇所(主要な部分)		スカラップの形状			
		目地の寸法 (6.6.4) (6.8.1) (9.7.3	3)	- JIS規格による - JIS規格による		・図示による(構造関係共通図(鉄骨標準図)1-4(4)改良型スカラップ) ・			
		標準仕様書 9.7.3(1) (7) による ※ひび割れ誘発目地、打総目地の深さ寸法は、躯体外側の打増し部で処理する (図示による (意匠図)		・JIS規格による・ 溶接亜鉛めっき工法の適用箇所	15 入熱、パス間温度の	適用箇所 ・ 図示による ( )			
		ひび割れ誘発目地の位置、形状、寸法 (6.8.1)(11.1.1.	3)	外部	1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	· 図小による ( )			
		· 図示による ( ) ·	(4) 高力ボルト	ボルトの種類 _ (7.2.2)	16 溶接部の試験	H12建告第1464号第二号に関する外観試験方法等 ・「突合世継手の食い違い仕口のすれの検査・補強マニュアル」3.5.2 受入検査による			
	6 湿潤養生	湿潤養生の期間 (6.7.1 ・ セメントの種類が普通エコセメントの場合 ( ) 日		○トルシア形高カボルト ○JIS形高カボルト ・)容融亜鉛めっき高カボルト		※抜き取り検査② ・抜き取り検査①			
	⑦ 構造体コンクリー	合板せき板を用いるコンクリートの打放し仕上げ (6.2.5)(6.8.2.5)	2)	ボルトのねじの呼び (・)図示による ( ) ・					
	トの仕上り	種 別 適 用 箇 所 ・ A種 ※図示による ( )	-	- ボルトの縁端距離、ボルト間隔、ゲージ等 (7.3.2)		JASS 6 付則6 [鉄骨精度検査基準] の付表3 「溶接」に関する確認方法等 - JASS 6 10.4 [受入検査] e.溶接部の外観検査(1)から(5)までによる。ただし、			
		- B種 ※図示による ( ) - C種 ※図示による ( )	-	○図示による(構造関係共通図(鉄骨標準図)1-1 縁端距離及びボルト間隔)		完全溶込み溶接部の外観検査の抜取箇所は、超音波探傷試験の試験箇所と同一とする。外観試験の不合格箇所は、すべて標準仕様書7.6.13による補修を行い、			
		コンクリートの仕上りの平たんさ		摩擦面の処理方法等 (7.4.2) (7.12.5)		再試験する。			
		種別     適用箇所       ・a種 ※図示による()		溶融亜鉛めっき以外 ※標準仕様書7.4.2(1)による 溶融亜鉛めっき面		完全溶込み溶接部の超音波探傷試験 ・工場溶接の場合			
		<u>· b種                                   </u>	-	ARM 出知の3 G 国 ・ ブラスト処理(表面粗度50 μm Rz以上) ・ ブラスト処理以外の特別な処理方法		AOQL (%)			
	⑧ 打増し厚さ	打増し厚さ (6.8.	1)	・図示による()・オペリ試験		節     ・全て       検査水準     ・			
	(打放し仕上げ部)	打増し厚さ (6.8.		・行う (※すべり係数試験・すべり耐力試験) 試験の方法等・図示による (		・全数 ・工事現場溶接の場合			
		<ul><li>・対放し仕上げの打増し厚さ(内部に面する部分に限る)</li><li>・10mm (・)15mm · 20mm</li></ul>	⑤ 普通ボルト	ポルト及びナットの材料 (7. 2. 3) (7. 5. 2)		※全数			
		外装タイル後張り面の打増し処理 20mm		· 標準仕様書 表7.2.3(JIS附属書品)又は次による ボルトの規格は JIS B 1180 とする。	① 錆止め塗装	塗装の範囲 (7.8.2)   耐火被覆材の接着する面			
		打増し範囲 ・図示による( ) ・		(ボルトの種類は、呼び径六角ボルト又は全ねじ六角ボルトとし、材料は鋼とする。ボルトの強度区分は、4.6又は4.8とする。なお、呼び径六角ボルトの		図示による() 耐火被覆材の接着する面以外			
	9 型枠	せき板の材料及び厚さ ・	2)	軸径の最大寸法は、ボルトの径の値以下とする。ナットの規格は、JIS B 1181とする。ナットの種類は、六角ナット−Cとし、材料は鋼とする。)		※標準仕様書7.8.2(1)(7)~(オ)以外の範囲 ・図示による()・			
		コンクリート打設時の充填性の確認のため、型枠の一部に透明型枠等を使用する場合は、強度、変形等について、事前に監督員と協議する。		ボルトのねじの呼び ・図示による ( ) ・ 座金 ※ JIS B 1256 による		塗料の種別 ・鉄鋼面の錆止め塗料			
		・断熱材を兼用した型枠の使用 適用箇所 ・図示による ( )		戻り止め ※二重ナット · ボルトの縁端距離、ボルト間隔、ゲージ等 (7.3.2)		屋外			
		・MCR工法用シートの使用 適用箇所 ・図示による( ) ・		・図示による (構造関係共通図 (鉄骨標準図) 1-1 縁端距離及びボルト間隔) ・		屋内 - 標準仕様書 表18.3.1 ( )種 -			
		打増し厚さ ・20mm ・ 担当し 関示による ( ) ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・	⑥ アンカーボルト	・構造用アンカーボルト (JIS B 1220) (7. 2. 4) (7. 10. 3)		・亜鉛めっき銅面の錆止め塗料 ・標準仕棟書 表18.3.2()種			
		スリーブの材種·規格等 ・図示による( ) ・		種類		・鉄骨鉄筋コンクリート造の鋼製スリーブの内面(鉄骨に溶接されたものに限る) ・標準性検書・表記 3.1 A種・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・			
		存置期間及び取外し ※標準仕棟書6.8.4による	4)	種類 S8400 アンカーボルト及びナットのねじの公差域クラス及び仕上げの程度 ※標準仕棟書 表7.2.3による		・耐火被覆材の接着する面へ塗装する場合の錆止め塗料 ・標準仕様書 表18.3.1 ( )種 ・標準仕様書 表18.3.2 ( )種			
		※(療学社(収音U. 0. 4)による ・普通エコセメントの場合(※図示による( ) ・ )		ボルトの縁端距離、ボルト間隔、ゲージ等 (7.3.2)	18 耐火被覆	種類、材料、工法等 (7.9.2~8)			
	10 軽量コンクリート	適用箇所 (6.10.1、 ) ・ ・	2)	② 図示による (構造関係共通図(鉄骨標準図)1-1 縁端距離及びボルト間隔)		種類 材料・工法 性能(耐火時間)適用箇所(部位・部分) ・耐火材吹付け ・乾式吹付ロッケート			
		種類 ・1種 ・2種	⑦溶接材料	· 连接材料 (7.2.5)		- 耐火材吹付け - ・ 転式吹付ロックラール - 温式ロック ウール - 半乾式吹付ロックウール			
		気乾単位容積質量 - 標準仕様書 表6.10.1による		○標準仕様書7.2.5(1)、(2)による ・標準仕様書7.2.5(1)、(2)以外の溶接材料					
		スランプ ※21cm ・	8 h_>, v = h =	材料及び使用箇所 図示による( ) ・ 種類 (7.2.6)		・耐火板張り ・繊維混入けい酸 カルシウム板			
	11 寒中コンクリート	適用期間 (月日~月日) 構造体強度補正値(S)を積算温度を基に定める場合 (6.11.1、	2) 8 ターンバックル	種類 (7.2.6)   建築用ターンパックル   ※羽子板ポルト ・		- 耐火材巻付け - 高断熱ロックウール			
		・図示による ( )、S = ( )・ (6.12.	2)	金祭 T W パルド 建築 T ターンパックル胴 ※割枠式		・ラス張りモル _			
	12 暑中コンクリート	適用期間(月日~月日) 構造体強度補正値(S)	_1	※割件は ねじの呼び ・図示による ( )		タル塗り			
		※6N/mm² · 図示による ( )、S= ( ) ·	9 床構造用のデッキ						
	13 マスコンクリート	適用箇所 (6.13.1、・図示による ( ) ・		適用箇所 材質・形状・寸法 備 考	19 建方精度	※JASS6 付則6 [鉄骨精度検査基準] 付表5 [工事現場] による (7.10.2)			
		セメントの種類 ・普通ボルトランドセメント ・中庸熱ボルトランドセメント ・低熱ボルトランドセメント		・デッキブレート <u>単独の構法</u> ・デッキブレートと	② アンカーボルト等の 設置	構造用アンカーボルトの形状及び寸法 (7.10.3) 図示による ( ) ・			
		・高炉セメントB種・フライアッシュセメントB種・シリカセメント 混和材料の通用・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・		コンクリートとの 合成スラブとする		構造用アンカーフレームの形状及び寸法			
		・あり (・標準仕様書6.13.2(2)(7)による ・標準仕様書6.13.2(2)(4)による スランプ		横法		・図示による ( ) ・ 建方(及び付属鉄骨)用アンカーボルトの保持及び埋込み工法(標準仕様書 表7.10.1)			
		A フシノ ※15cm ・ 構造体態度補正値(S)				建方(次の付無数官)用アンカーホルトの保持及の理込み上法(標準任標書 表7.10.1)   種別 ・A種 ・B種			
		※標準仕様書表6.13.1による・・		開口部補強要領(補強筋の定着長さ等を含む)		柱底均しモルタルの厚さ及び工法の種別(標準仕様書 表7.10.2) 厚さ ·			
				・図示による ( ) :		種別 ※A種 ・B種			
				I .		1		<u> </u>	
						- B建築士集用所 坊玉県知事登録(5)第6878号 APPR	CHKD DRAWN 埼玉事羽	:ま市南区南本町一丁目14番5号 第3小池ビル   /===+、 #+-	h立西公民館等複合施設建設工事 NO SCAL NO SCAL
						ACCURITION SANTALESS IN A CALL TO I THE TOTAL TO INTERPRETATION	東京事務東京事務	【中央区港二丁日2番5号 図 名	2025 No.
						一級建築士 NO.164725 北田 英成		TEL 03-6262-8278 FAX 03-3206-0288	特記仕様書 (2) S-03

### 構造関係共通図(配筋標準図)

#### 総則

#### 1. 適用範囲

- (1) 本構造関係共通図は鉄筋コンクリート及び鉄骨鉄筋コンクリート造等における鉄筋の加工、組立の一般的な標準図
- (2) 本構造関係共通図以外については、設計図及び監督員の指示による。

- (1) 設計図とは、建築構造図のうち特配仕様書(構造関係)、構造関係共通図以外の図面をいう。 (2) 異形鉄筋の径(本文、図、表において「d」で示す。)は、呼び名に用いた数値とする。
- (3) 長さ、厚さの単位は、特記なき限りmmとする。

- (1)設計図書の図面のうち配筋方法に相違がある場合の優先順位は以下のとおりとする。
- 1. 特記仕様書(構造関係)
- 2. 図面 2-1 設計図 2-2 構造関係共通図(配筋標準図)
- 3. 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)(令和4年版)」

図面で使用する記号等は、表A~表Dを標準とする。

#### 表A 異形鉄筋の断面表示記号

区分径	D10	D13	D16	D19	D22	D25	D29	D32
建築	•	×	Ø	•	0	•	8	0

#### ≠D 夕映仏図におはる町日

	表B 各階伏図における記号		
記号	説明	記号	説明
S**	スラブの配筋種別	<del>-</del>	杭の位置
$\Diamond$	スラブ厚さ	+	試験杭の位置
	階段の配筋種別		打増しの範囲
00	<b>土間コンクリート</b>	$\boxtimes$	スラブ開口
ш	コンクリートブロック壁(CB壁)		ボーリング位置
	梁・スラブの上がり下がりの範囲	(± )	FLからの上がり下がり
EWOO EKWOO	耐力壁の種別 片持ちスラブ形階段を受け、 かつ耐力壁の種別	WOO KWOO	一般壁の種別 片持ちスラブ形階段を受け、 かつ一般壁の種別
ERWOO	土圧を受け、かつ耐力壁の種別		

#### 表C 梁貫通孔記号

区分	径	50	75	100	125	150	175	200	225	250	275	300	325	350	375	400
建	築	-	$\times$	+	*	-ф-	*	#	#		*	#	<del>#</del>	#	**	#

#### 素D マリーブは質のR側

	4XU /	くり一ク何良の元例			
管 名 鋼 管		溶融亜鉛めっき鋼版	硬質塩化ビニル管	つば付き鋼管(黒管)	
記号 (建築用) SGP (白管)		GA	VU	RS	
			※建築用以外のスリー	・ブ材質は各工事による。	

## 1 鉄筋の加工

### 鉄筋の折曲げ内法直径は、表1.1を標準とする。

#### 表1.1 鉄筋の折曲げ内法直径

	衣1.1 账形	の折曲け内法直径	Ě				
		折曲げ内法直径(D)					
折曲げ 角 度	折曲げ図 (余長)	SD295\	SD345	SD390			
		D16 以下	D19 ~ D38	D19 ~ D38			
180°	→ L						
135°	PE Gd ⊠.E						
90°	Rd RLE	3d 以上	4d 以上	5d 以上			
135° 及び 90° (幅止め筋)	4d Mit.						

- 1. 片持ちスラブ先端、壁筋の自由端側の先端で90°フックまたは135°フックを用いる場合は、
- 余長は 4d 以上とする。 2. 90°未満の折曲げの内法直径は特記による。

#### 2 異形鉄筋の末端部

次の部分に使用する異形鉄筋の末端部にはフックを付ける。



図2.1 末端部にフックを必要とする出隅部の鉄筋 ( ● 印)

- (2)煙突の鉄筋(壁の一部となる場合を含む)
- (3) 杭基礎のベース筋 (4)帯筋、あばら筋及び幅止め筋

### 3 継手及び定着

#### (1) 鉄筋の重ね継手

- (ア) 径が異なる鉄筋の重ね継手の長さは、細い鉄筋の径による。
- (イ) 柱及び梁主筋並びに耐力壁を除く鉄筋の重ね継手の長さは、表3.1による。

#### 表3.1 鉄筋の重ね継手の長さ

鉄筋の 種 類	コンクリートの 設計基準強度 F c(N/mm²)	L <sub>1</sub> (フックなし)	L <sub>1 h</sub> (フックあり)
	18	45d	35d
SD295	21	40d	30d
30290	24, 27	35d	25d
	30, 33, 36	35d	25d
	18	50d	35d
SD345	21	45d	30d
30340	24, 27	40d	30d
	30, 33, 36	35d	25d
	21	50d	35d
SD390	24, 27	45d	35d
	30, 33, 36	40d	30d

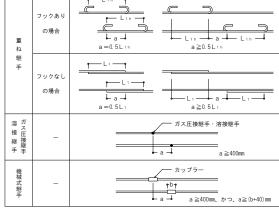
- (注) 1. L<sub>1</sub>, L<sub>1h</sub>: フックなし重ね継手の長さ及びフックあり重ね継手の長さ
  - 2. フックありの場合のし₁₁は、図3.1に示すようにフック部分 Qを含まない。



図3.1 フックありの場合の重ね継手の長さ

- (ウ) 耐力壁の鉄筋の重ね継手の長さは、フックありなしにかかわらず 40d以上(軽量コンクリートの場合は 50d 以上)と表3.1の重ね継手の長さのうちいずれか大きい値とする。
- (エ) 隣り合う継手の位置は、表3.2による。
- ただし、スラブ筋で D16 以下の場合及び壁筋の場合は除く。

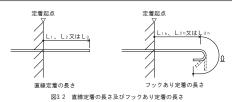
# 表3.2 隣り合う継手の位置



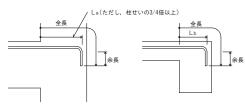
(2) 鉄筋の定着 (ア) 鉄筋の定着の長さは、表3.3及び図3.2による。 表3.3 鉄筋の定着の長さ

鉄筋の	コンクリートの		直線定常	膏の長さ		フックあり定着の長さ			
	設計基準強度	1	L <sub>2</sub>	L	Lз		Lah	L	3 h
種類	Fc (N/mm <sup>2</sup> )	L1	L2	小梁	スラブ	L <sub>1</sub> h	L2h	小梁	スラブ
	18	45d	40d			35d	30d		
SD295	21	40d	35d			30d	25d		
30233	24, 27	35d	30d			25d	20d		
	30, 33, 36	35d	30d		10d	25d	20d		
	18	50d	40d		かつ	35d	30d		
SD345	21	45d	35d	20d	150mm	30d	25d	10d	_
30340	24, 27	40d	35d		以上	30d	25d		
	30, 33, 36	35d	30d		以上	25d	20d		
	21	50d	40d	(25d以上)	(25d以上)	35d	30d		
SD390	24, 27	45d	40d	(,	(===,,==,,	35d	30d		

- 30, 33, 36 40d 35d 30d 25d
- (注) 1. L<sub>1</sub>, L<sub>1</sub>, L<sub>1</sub>, L<sub>2</sub>, から4. まで以外の直線定着の長さ及びフックあり定着の長さ。
   2. L<sub>2</sub>, L<sub>2</sub>, 無限破壊のおそれのない箇所への直線定着の長さ及びフックあり定着の長さ。
   3. L<sub>3</sub>: 小果及びスラブの下端筋の直線定着の長さ。ただし、基礎耐圧スラブ及びこれを受ける小梁は除く。なお、( ) は片持小梁及び持ちスラブの場合を示す。



- (イ) 梁主筋の柱内折曲げ定着又は小梁及びスラブの上端筋の梁内折曲げ定着の方法は、図3.3によ り、次の(a)、(b)及び(c)をすべて満足するものとする。
  - (a) 全長は表3.3に示す直線定着の長さ以上
  - (b) 余長は 8d 以上
  - (c) 仕口面から鉄筋外面までの投影定着長さLa及びLbは表3.4に示す長さとする。
  - ただし、梁主筋の柱内定着においては、原則として、柱せいの3/4倍以上とする。



梁主筋の柱内折曲げ定着の投影定着長さ

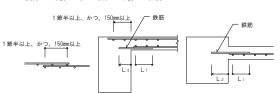
小梁及びスラブの上端筋の梁内折曲げ定着の投影定着長さ 図3.3 折曲げ定着の方法

鉄筋の 種 類	コンクリートの 設計基準強度 Fc (N/mm <sup>2</sup> )	La	Lb
	18	20d	15d
CDOOL	21	15d	15d
SD295	24, 27	15d	15d
	30, 33, 36	15d	15d
	18	20d	20d
SD345	21	20d	20d
30343	24, 27	20d	15d
	30, 33, 36	15d	15d
	21	20d	20d
SD390	24, 27	20d	20d
	30, 33, 36	20d	15d

- (注) 1. L a : 梁主筋の柱内折曲げ定着の投影定着長さ。
  - (基礎梁、片持ち梁及び片持ちスラブを含む。 2. L b : 小梁及びスラブの上端筋の梁内折曲げ定着の投影定着長さ。
  - (片持ち小梁及び片持ちスラブを除く。
  - 3. 軽量コンクリートの場合は、表の値に5 dを加えたものとする。

## (ウ) 溶接金網の継手及び定着は、図3.4による。

重ね継手



### 図3.4 溶接金細の継手及び定着

定着(スラブの場合)

定着(壁の場合)

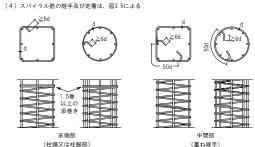


図3.5 スパイラル筋の継手及び定着

#### 4 鉄筋の最小かぶり厚さ及び間隔

(1) 鉄筋及び溶接金網の最小かぶり厚さは、表4.1による。 ただし、柱及び梁の主筋に D29 以上を使用する場合は、主筋のかぶり厚さを径の1.5倍以上確保 するように最小かぶり厚さを定める。

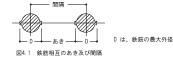
#### 表4.1 鉄筋及び溶接金網の最小かぶり厚さ

	構造部分の種	最小かぶり厚さ(mm)		
	スラブ,	仕上	:げあり	20
	耐力壁以外の壁	仕上	げなし	30
1		屋内	仕上げあり	30
土に接し	柱,梁,耐力壁	座内	仕上げなし	30
ない部分		屋外	仕上げあり	30
		単71	仕上げなし	40
	擁壁, 耐圧スラブ			40
土に接す	柱,梁,スラブ,壁			* 40
る部分	基礎、擁壁、耐圧ス	ラブ		* 60
煙突等高熱	を受ける部分	60		

- (注) 1. この表は、普通コンクリートに適用し、軽量コンクリートには適用しない。 また、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適用しない。

  - 「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、鉄筋の耐久性上有効でない仕上げ(仕上塗材、塗装等)のものを除く。
- 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、捨コンクリートの厚さを含まない。 4. 杭基礎の場合の基礎下端筋のかぶり厚さは、杭天端からとする。
- (2) 柱、梁等の鉄筋の加工に用いるかぶり厚さは、最小かぶり厚さに10mmを加えた数値を標準とする。
- (2) 住、米寺の販面の加工に用いるかぶり序さは、駅かかぶり序さに10回に(3) 鉄筋組立後のかぶり厚さは、最小かぶり厚さ以上とする。(4) 鉄筋相互のあきは殴る1により、次の値のうち最大のもの以上とする。(ア) 粗骨材の最大寸法の1.25倍

- (イ) 25mm (ウ) 隣り合う鉄筋の径(呼び名の数値)の平均の1.5倍



- (5) 鉄骨鉄筋コンクリート造の場合、主筋と平行する鉄骨とのあきは、(4)による。(6) 貫通孔に接する鉄筋のかぶり厚さは、最小かぶり厚さ以上とする。

#### 5.1 基礎梁

#### (1) 一般事項

- (ア) 梁筋は、連続端で柱に接する梁筋が同数の時は柱をまたいで引き通すものとし、鉄筋の本数が 異なる場合には、図5.1のように反対側の梁に定着する。外端部や隅部では、折り曲げて定着
- (イ) 梁筋を柱内に定着する場合は、7.1(2)(I)による。



図5 1 梁筋の基礎梁内への定着



- (注) 1. 図示のない事項は、7.1による。
- 印は、継手及び余長位置を示す。
- 3. 破線は、柱内定着の場合を示す。

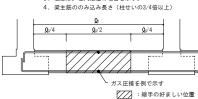
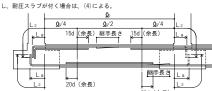


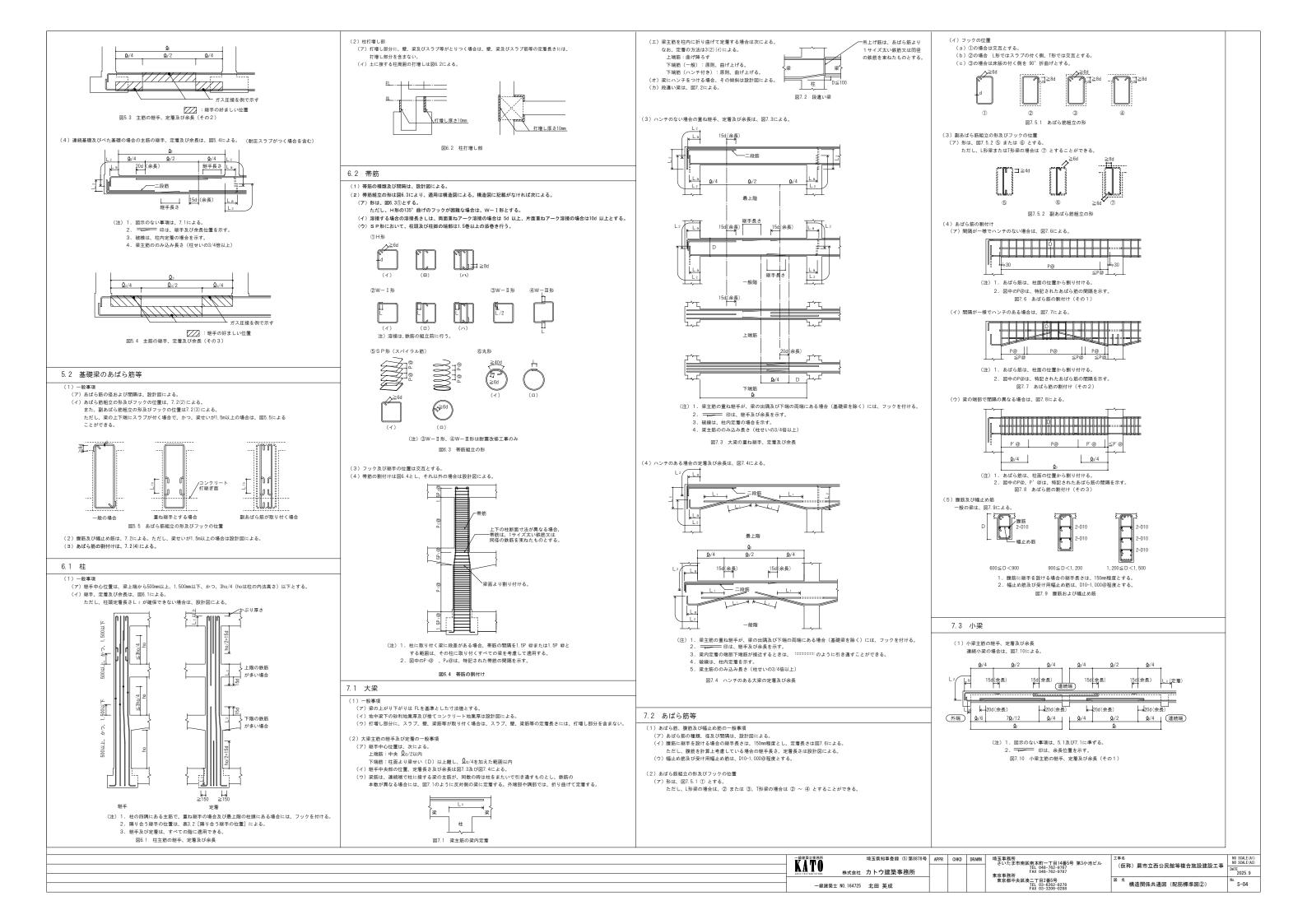
図5.2 主筋の継手、定着及び余長(その1)

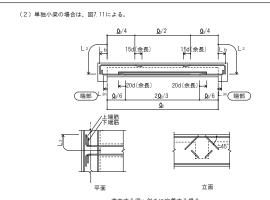
(3) 独立基礎で基礎架にスラブが付く場合の主筋の総手、定着及び余長は、図5.3による。 ただし、耐圧スラブが付く場合は、(4)による。



- (注) 1. 図示のない事項は、7.1による。
- 印は、継手及び余長位置を示す。
   破線は、柱内定着の場合を示す。
- 4. 梁主筋ののみ込み長さ(柱せいの3/4倍以上)

一級建築士事務所 【7 A FM A	埼玉県知事登録 (5)第8878号	APPR	CHKD	DRAWN	埼玉事務所 さいたま市南区南本町一丁目14番5号 第3小池ビル	工事名 (石で) ボナナ エ い 口 かか	NO SCALE (A1) NO SCALE (A3)
NATU ARCHITECTSASYSTEMS 株式会社	カトウ建築事務所				TEL 048-762-9767 FAX 048-762-9787 東京事務所	(仮称) 蕨市立西公民館等複合施設建設工事	DATE 2025. 9
一級建築士 NO. 164725	北田 英成				東京都中央区湊二丁目2番5号 TEL 03-6262-8278 FAX 03-3206-0288	図 名 構造関係共通図 (配筋標準図①)	No. S-03



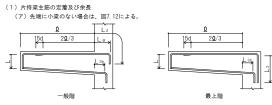


直交する梁へ斜めに定着する場合 (注) 1. 図示のない事項は、5.1及び7.1に準ずる。

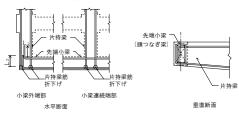
図7.11 小梁主筋の継手、定着及び余長(その2)

#### (3) あばら筋は、7.2による。

#### 7.4 片持梁



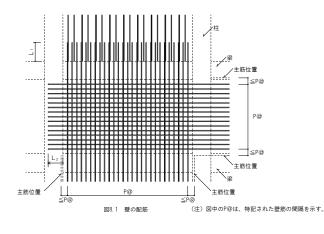
- (注) 1. 図示のない事項は、7.1による。
- 3. 先端の折曲げの長さしは、梁せいからかぶり厚さを除いた長さとする。 図7.12 片持梁主筋の定着及び余長
- (イ) 先端に小梁がある場合は、図7.13による。



- (注) 1. 図示のない場合は、(ア)による。 2. 先端小梁終端部の主筋は、片持梁内に水平定着する。 3. 先端小梁の連続端は、片持梁の先端を貫通する通し筋としてよい。 図7.13 片持梁主筋の定着
- (2) あばら筋は、7.2による。

### 8.1 壁

- (1) 一般事項
- (ア)一般壁筋の重ね総手の長さはL1とし、耐力壁筋の重ね総手長さは特記による。 また定着の長さはL2とし、鉄筋の継手位置は、柱・梁部以外とする。
- (イ) 幅止め筋は、縦横ともD10-1,000@程度とする。
- (ウ) 打増し部分に、壁及びスラブ等が取り付く場合は、壁及びスラブ筋等の定着長さには打増し 部分は含まない。



#### (2)壁の配筋は表8.1により、種別は設計図による。

#### 表8.1 時の配幹

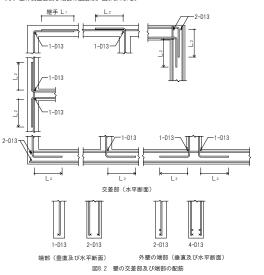
		表8.1 壁の配肋
種別	縦筋及び横筋	断面図 (mm)
W12	D10-200@シングル	120
W15A	D10-150@シングル	450 T
W15B	D10-100@シングル	150
W18A	D10-200@ダブル	180
W18B	D10-150@ダブル	100 ]
W20A	D10-200@ダブル	200 T
W20B	D10-150@ダブル	<sup>200</sup> L <u> </u>

- (注) 壁筋の配筋順序は、規定しない。
- (3) 片持スラブ形階段を受ける壁の配筋は表8.2により、種別は設計図による。

#### 表8.2 片持スラブ形階段を受ける壁の配筋

種別	縦	筋及び横筋	断面図 (mm)	階段の配筋 種別(表10.1)
KW1	縦筋	D13-200@ダブル	T × × × ×	KA1
KWI	横筋	D10-200@ダブル	180	KA3
KW2	縦筋	D13-150@ダブル	200	KA2
NW2	横筋	D10-200@ダブル	× × × × × × × × × × × × × × × × × × ×	KA4

- (注) 縦筋は、横筋の外側に配筋する。
- (4) 土圧を受ける壁の配筋は、設計図による。
- (5)壁の交差部及び端部の配筋は、図8.2による。



## 8.2 一般壁の補強

- (1) 壁開口部の補強
- (ア)耐力壁を除く壁開口部の補強筋は、A形は表8.3、B形は表8.4とし、適用は構造図による。 なお、耐力壁の補強筋は、構造図による。

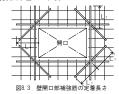
### 表8.3 壁開口部補強筋 (A形)

壁の種別	補強筋				
至り種別	縦横	斜め			
W12, W15	1-D13	1-D13			
W18, W20	2-D13	2-D13			

#### 表8.4 壁開口部補強筋(B形)

壁の種別	補強筋					
至の種別	縦横	斜め				
W12, W15	2-D13	1-D13				
W18, W20	4-D13	2-D13				

#### (イ)壁開口部補強の定着長さは、図8.3による。



(2) コンセントボックス等を壁に埋め込む場合の補強は、設計図による。

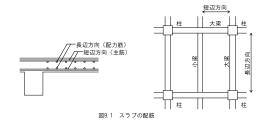
### 9.1 スラブ

- (1) スラブ及び土間コンクリートの上がり下がりは、FLを基準とした寸法値とする。 (2) 土間スラブ下の砂利地業厚及び捨てコンクリート厚は設計図による。

- (3) 土間コンクリート補強筋(DO) の配筋及びコンクリート厚さは設計図による。 (4) スラブの配筋(S形配筋)は表9.1及び図9.1により、配筋種別及びスラブ厚さは、設計図による。

配筋種別	短辺方向(主筋) 全域	長辺方向(配力筋) 全域	配筋種別	短辺方向(主筋) 全域	長辺方向(配力筋) 全域
S 1	D13-100@	D13-100@	S 8	D10, D13-150@	D10-150@
S 2	同上	D13-150@	S 9	同上	D10-200@
\$ 3	同上	D10, D13-150@	S10	D10, D13-200@	D10, D13-200@
S 4	D13-150@	D13-150@	S11	同上	D10-200@
S 5	同上	D10, D13-150@	S12	同上	D10-250@
S 6	同上	D10-150@	S13	D10-200@	D10-200@
S 7	D10, D13-150@	D10, D13-150@	S14	同上	D10-250@

(注)上端筋,下端筋とも同一配筋とする。



- (5) 配筋の割付けは、中央から行い、端部は定められた間隔以下とする。
- (3) 底町の場所がは、平大かられた、畑町はためられた同間内ととする。(6) 原則として引き通し、鉄筋の重ね継手長さはL1 とする。(7) 定着長さ及び受け筋は、図9.2による。ただし、引き通すことができない場合は、図9.3により梁内に定着する。

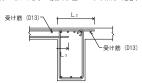
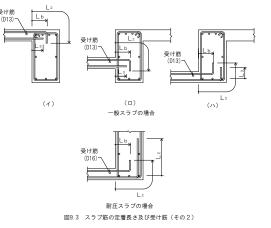


図9.2 スラブ筋の定着長さ及び受け筋(その1)



### 9.2 片持スラブ

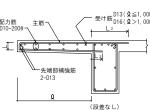
- 片持スラブは、プレキャストコンクリート部材又は現場打ちコンクリート部材とする。
- プレキャストコンクリート部材とする場合の躯体への接続方法は、設計図による。

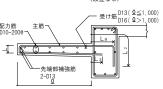
## 片持スラブの配筋は、次による。

(1) 片持スラブの配筋 (CS形配筋) は、表9.2並びに図9.4及び図9.5により、配筋種別及びスラブ厚さは、設計図による。

## 表9.2 CS形配筋

配筋種別		主筋		配筋	重別	主筋	
S1	上	D13-100@		CS5	上	D10-200@	
101	下	D13-200@		030	下	D10-400@	
S2	上	D13-150@		CS6	上	D10, D13-200@	
152	下	D13-300@		030	下		
S3 ·	上	D10, D13-150@		CS7	上	D10-200@	
	下	D10, D13-300@		037	下		
S4	上	D10, D13-200@					
	下	D10-200@					

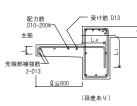




(注) 1. 先端の折り曲げ長さしは、スラブ厚さよりかぶり厚さを除いた長さとする。 図9.4 片持スラブの配筋 ( CS11 からCS15 )







(注) 1. 先端の折り曲げ長さしは、スラブ厚さよりかぶり厚さを除いた長さとする。

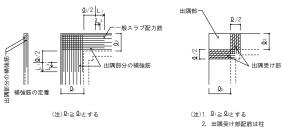
#### 図9.5 片持スラブの配筋 (CS16及びCS17)

(2) 先端に壁が付く場合の配筋は、図9.6による。



図9.6 先端に壁が付く場合の配筋

- (3) 出隅部 (ア) 出隅部の補強筋は設計図により、配筋方法は、図9.7による。
- (イ) 出隅受け部分(図9.7の斜線部分)の補強筋は設計図による。



出匯部分補強配筋

図9.7 片持ちスラブ出隅部の補強配筋

出隅受け部配筋

(仮称) 蕨市立西公民館等複合施設建設工事

構造関係共通図(配筋標準図③)

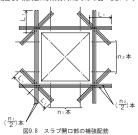
DATE 2025. 9

埼玉事務所 さいたま市南区南本町一丁目14番5号 第3小池ビル TEL 048-762-9767 FAX 048-762-9787 埼玉県知事登録(5)第8878号 APPR CHKD DRAWN KATO 株式会社 カトウ建築事務所 東京事務所 東京都中央区湊二丁目2番5号 TEL 03-6262-8278 FAX 03-3206-0288 -級建築士 NO. 164725 北田 英成

### 9.3 スラブ等の補強

(1) スラブ開口部の補強 スラブ開口部の補強方法は、設計図による。設計図になければ、(ア)(イ)による。

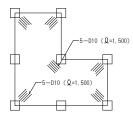
(ア) スラブ開口の最大径が700m以下の場合は、図9.8により開口によって切られる鉄筋と同量の 鉄筋で周囲を補強し、隅角部に斜め方向に2-D13 ( $Q=2L_1$ ) シングルを上下筋の内側に配筋する。



(イ) スラブ開口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。

#### (2)屋根スラブの補強

屋根スラブの出隅及び入隅部分には、図9.9により、補強筋を上端筋の下側に配置する。



(3) 土間スラブの打総ぎ補強 基礎梁とスラブを一体打ちとしないで、打総ぎを設ける場合の補強は図9.10による。 ただし、土間スラブとは、土に接するスラブで S形の配筋によるものをいう。

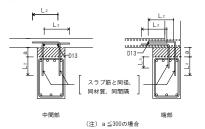


図9.10 打継ぎ補強配筋 (4) 土間コンクリートの補強

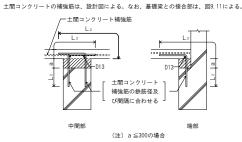
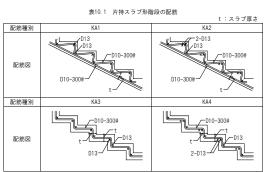
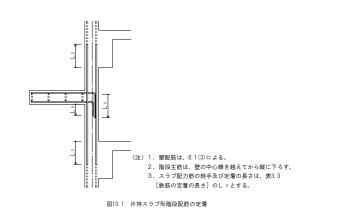


図9.11 土間コンクリートと基礎梁との接合部配筋

## 10.1 片持スラブ形階段

片持スラブ形階段の配筋は、表10.1及び図10.1により、寸法及び配筋種別は、設計図による。





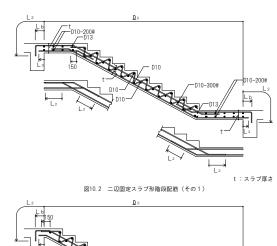
### 10.2 二辺固定スラブ形階段

二辺固定スラブ形階段は、プレキャストコンクリート部材又は現場打ちコンクリート部材とする。 プレキャストコンクリート部材とする場合の躯体への接続方法は設計図による。

二辺固定スラブ形階段の配筋は表10.2並びに図10.2及び図10.3により、寸法及び配筋種別は、設計図による。

#### 表10.2 二辺固定スラブ形配筋

配筋種別	上端筋、下端筋とも(全域)
KB1	D13-200@
KB2	D13-150@
KB3	D13-100@
KB4	D13, D16-150@
KB5	D16-150@
KB6	D16-125@
KB7	D16-100@



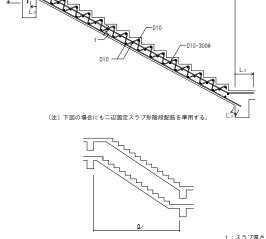


図10.3 二辺固定スラブ形階段配筋(その2)

### 11.1 梁貫通孔

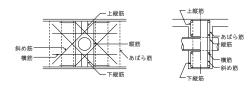
- (1) 梁貫通孔は、次による。 (ア) 梁貫通孔補強筋の名称等は、図11.1による。
- (イ) 孔の径は、梁せいの1/3以下とする。 (ウ) 孔の上下方向の位置は、梁せい中心付近とし、梁中央部下端は梁下端よりD/3 ( Dは梁せい) の範囲には設けてはならない。

  (エ) 孔は、柱面から原則として、1.5D以上離す。ただし、基礎梁及び壁付帯梁は除く。

  (オ) 孔が並列する場合の中心間隔は、孔の径の平均値の3倍以上とする。

  (カ) 縦筋及び上下縦筋は、あばら筋の形に配筋する。

- (キ) 補強筋は、主筋の内側とする。また、鉄筋の定着長さは、図11.2による。 (ク) 溶接金網の余長は、1格子以上とし、突出しは10mm以上とする。
- (ケ) 溶接金網の貫通孔部分には、鉄筋1-13φのリング筋を取り付ける。 なお、リング節は、溶接金網に4箇所以上溶接する。
- (コ) 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。
- (サ) 他の開孔を設けない範囲は、図11.3による。



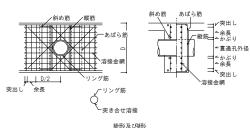


図11.1 梁貫通孔補強筋の名称等



図11.2 補強筋の定着長さ

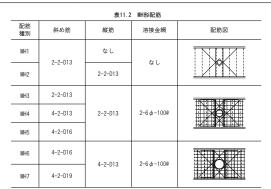


#### (2) 梁貫通孔の補強形式は表11.1~表11.2により、配筋種別は設計図による。

#### 表11.1 H形配筋

配筋 種別	斜め筋	縦筋	横筋	上下縦筋	配筋図	
H1	- 2-2-D13	なし	なし	なし		
H2		2-2-D13	なし	<i>a</i> c		
НЗ	4-2-D13	2-2-D13	2-2-D13	2-2-D13		
H4	4-2-D16					
H5	4-2-D16					
Н6	4-2-D19	4-2-D13	2-2-D13	3-2-D13		
Н7	4-2-D22				<u>:/#/INL&gt;:</u>	

(注) ----- は、一般部分のあばら筋を示す。



(注) -- は、一般部分のあばら筋を示す。

#### 11.2 コンクリートブロック帳壁との取合い

#### (1) 控壁は、次による。

- (ア) 控壁の配置は、設計図による。 (イ) 配筋は、図11.4による。

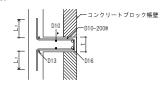
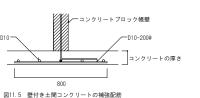


図11.4 控壁の配筋(水平、垂直とも)

(2) 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11.5による。



11.3 パラペット

パラペットの先端補強筋は図11.6により、コンクリート厚さ及び配筋は構造図による。

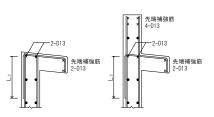
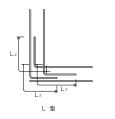


図11.6 パラペットの先端補強筋

宅地造成等規制区域外での高さ2m以下の擁壁の鉄筋の定着長さは図12により、コンクリートの厚さ 及び配筋は構造図による。



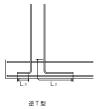


図12 擁壁の鉄筋の定着長さ

一級建築士事務所 【 <b>乙】【□】 △</b>	埼玉県知事登録 (5)第8878号	APPR	CHKD	DRAWN	埼玉事務所 さいたま市南区南本町一丁目14番5号 第3小池ビル	工事名	NO SCALE (A1) NO SCALE (A3)
B A I W	カトウ建築事務所				TEL 048-762-9767 FAX 048-762-9787 東京事務所	(仮称) 蕨市立西公民館等複合施設建設工事	DATE 2025. 9
一級建築士 NO.164725	北田 英成				東京都中央区湊二丁目2番5号 TEL 03-6262-8278 FAX 03-3206-0288	図 名 構造関係共通図 (配筋標準図④)	No. S-06

## 構造関係共通図(鉄骨標準図)

### 総則

#### 適用範囲

- (1) 本構造関係共通図は鉄骨及び鉄骨鉄筋コンクリート造等における鉄骨の加工、組立の一般的な基準とする。 (2) 本構造関係共通図以外については、設計図及び監督員の指示による。
- 2. 用語の定義

- (1) 設計図とは、建築構造図のうち特記仕様書(構造関係)、構造関係共通図以外の図面をいう。

#### 3. 優先順位

- (1) 設計図書間で配筋方法に相違がある場合の優先順位は以下のとおりとする。
- . 特記仕様書 (構造関係)

- 2. 図面 2-1 設計図 2. 図面 2-2 構造関係共通図(鉄骨標準図) 3. 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)(令和4年版)」

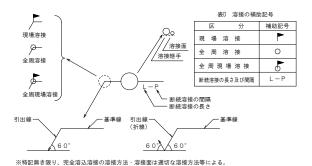
#### 記号等

図面で使用する記号等は、表A~D、図Aを標準とする。

衣 用	衣	DB	迪小ハ	ノト性の	いむち						
区分 径	M12	M16	M20	M22	M24	区分径	M12	M16	M20	M22	M24
高力ボルト (F10T、S10T)	•	٠	*	*	*	普通ボルト	0	φ	ф	#	*
容融亜鉛めっき高力ボルト (F8T相当)		Τ	+	*	*						

表C 溶接継手及び溶接面の分類別記号

	分	類	記号		
		突合わせ継手	В		
	完全溶込み溶接	T型継手	Т		
溶接継手		かど継手	С		
浴接極于	隅肉溶接	隅肉溶接			
	部分溶込み溶接	部分溶込み溶接			
	重ねアーク溶接(	重ねアーク溶接(フレア溶接)			
溶接面	片面溶接				
浴按面	面面溶接				



図A 溶接記号の記載例

## 1-1 縁端距離及びボルト間隔

(1) 縁端距離及びボルト間隔

緑端距離及びボルト間隔は、表1.1による。ただし、引張材の接合部分において、せん断力を受けるボルトが応力方向に3本 以上並ばない場合の縁端距離は、構造図による。構造図になければ、ボルト軸径の2.5倍以上とする。 また、アンカーボルトの縁端距離は構造図による。

表1.1	縁端距離及びボルト間隔	(単位m

ねじの呼び	緑端距離	ボルト間隔		
14 C 0 ) HT O'	e	р		
M12				
M16				
M20	40	60		
M22				
M24	45	70		



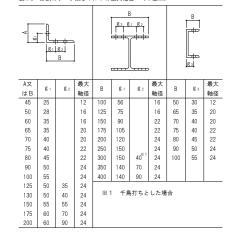
(2) 千鳥打ちのゲージ及びボルト間隔 千鳥打ちのゲージ及びボルト間隔は、表1.2による。

表1.2 千鳥のゲージ及びボルト間隔 (単位mm)

	千鳥打ちのボルト間隔	Pt
ゲージ	ねじの呼び	
g	M12, M16, M20, M22	M24
35	50	65
40	45	60
45	40	55
50	35	50
55	25	45
60	-	40

(3) 形鋼のゲージ及びボルトの最大軸径 形御のゲージ及びボルトの最大軸径は、表1.3による。

表1.3 形鋼のゲージ及びボルトの最大軸径 (単位mm)



#### 1-2 溶接継手の種類別開先標準

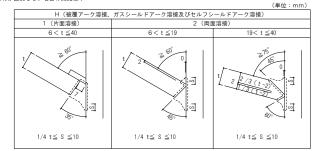
突合わせ継手(B)の開先標準

±継手(B)の開先標準			(単位:mm)						
H (被覆アーク溶接、ガ 及びセルフシールド	スシールドアーク溶接 ) アーク溶接	A (サブマージ)	アーク自動溶接)						
1 (片面溶接)	2 (両面溶接)	1 (片面溶接)	2 (両面溶接)						
t:	≦ 6	t ≦12							
1 G G = t	<u>्रिंद</u> े -न	1 6							
6< t	≦19	12<1	t ≦22						
35°	45°	30°	60°						
19<	: ≦40	22< 1	t ≦40						
35° N	45°  60°  D1 = 2 (t -2) /3  D2 = (t -2) /3	30°	60° 60° D1 = (t -6) /2 D2 = (t -6) /2						

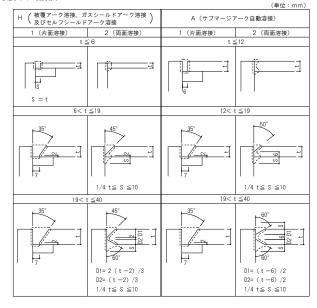
## T型継手(T)の開先標準

!手(T)の開先標準			(単位:mm)				
H (被覆アーク溶接、ガ 及びセルフシールド	スシールドアーク溶接 ) アーク溶接	A(サブマージ)	アーク自動溶接)				
1 (片面溶接)	2 (両面溶接)	1 (片面溶接)	2 (両面溶接)				
t≦	≦ 6	t;	≦12				
35°	1	35°					
1/4 t≦ S ≦10		1/4 t≦ S ≦10					
6< t	≦19	12<	t ≦22				
35°	45°	35°	(0) (0) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1				
1/4 t≦ S ≦10	1/4 t≦ S ≦10	1/4 t≦ S ≦10	1/4 t≦ S ≦10				
19< t	1 ≦40	22<	t ≦40				
35°	45° S 10 20 S 50°	35°	60°				
1/4 t≦ S ≦10	D1= 2 (t-2) /3 D2= (t-2) /3 $1/4 t \le S \le 10$	1/4 t≦ S ≦10	D1= $(t-6)/2$ D2= $(t-6)/2$ $1/4 t \le S \le 10$				

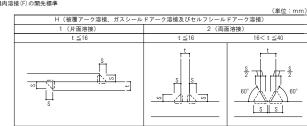
#### 部材が直交しない場合の開先標準



#### かど継手(C)の開先標準



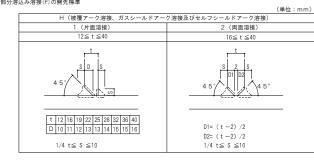
## 隅肉溶接(F)の開先標準



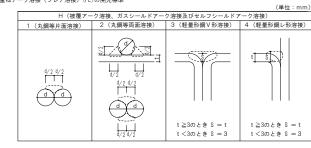
#### | 四肉溶接のサイズ

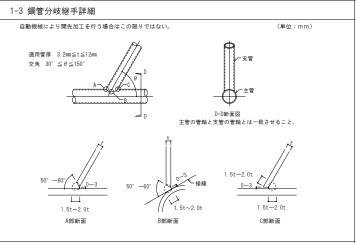
mar s/Li	15.00																		(単化	± : π	nm)
	t	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	19	22	25	28	32	36	40
	S	3	4	5	5	6	7	8	8	9	10	10	11	12	11	13	15	17	19	21	24

#### 部分溶込み溶接(P)の開先標準



#### 重ねアーク溶接(フレア溶接)(FL)の開先標準

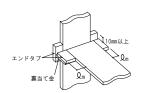




### 1-4 鉄骨溶接施工

(1) エンドタブ・裏当て金の鋼材の種別及び引張強さによる区分は、母材と同等とする。



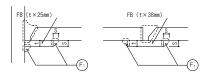


溶接方法	Qm
手溶接	35以上
半自動溶接	38以上
自動溶接	70以上

### (3)裏当て金

(ア)裏当て金の組み立て溶接は、接合部に影響を与えないように、エンドタブの位置又は梁フランジ幅の1/4の位置に行い 梁フランジ両端から10mm以内の位置には行ってはならない。

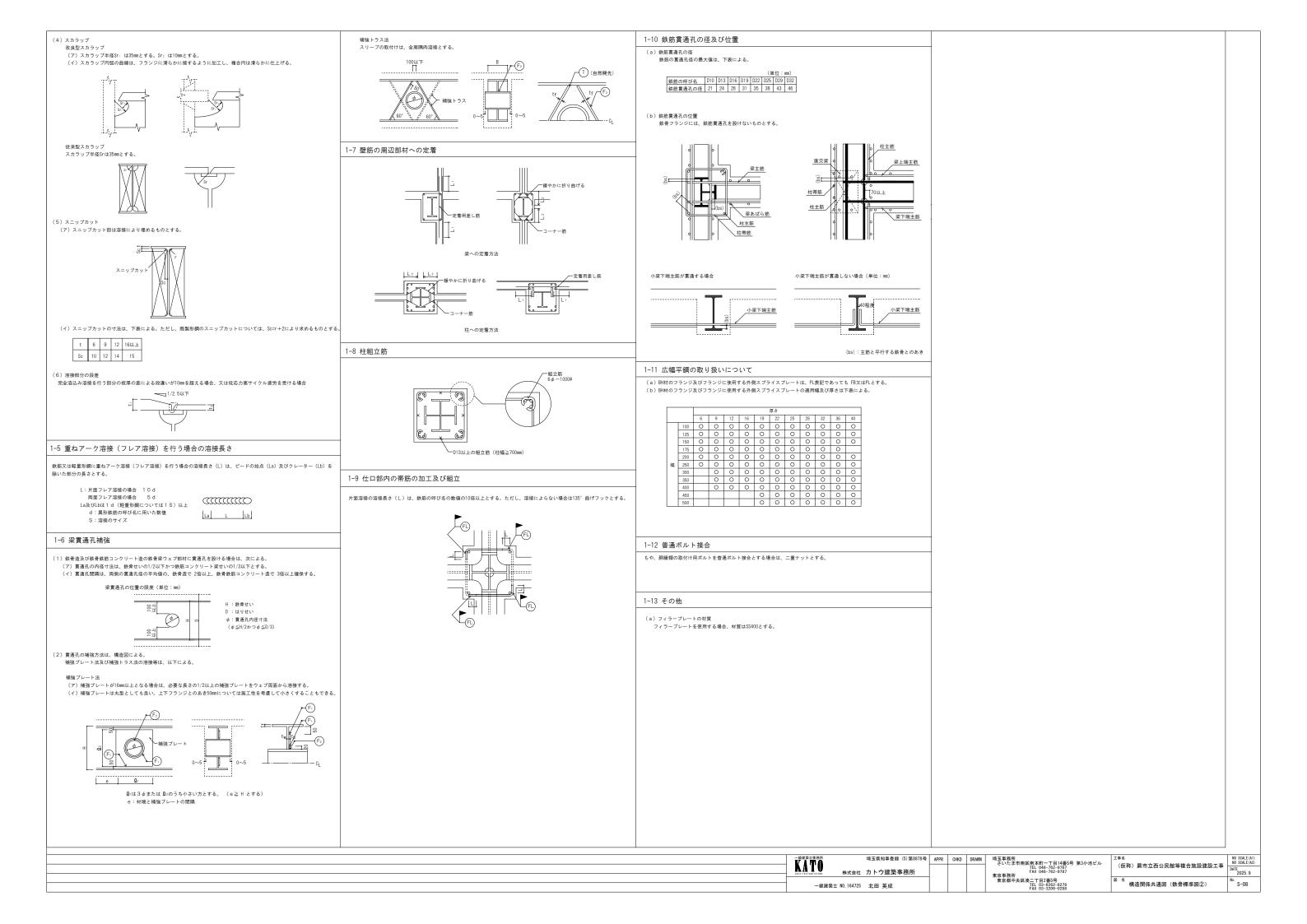
(イ) 完全溶込み溶接の片面溶接に用いる裏当て金は原則としてフランジの内側に設置する。

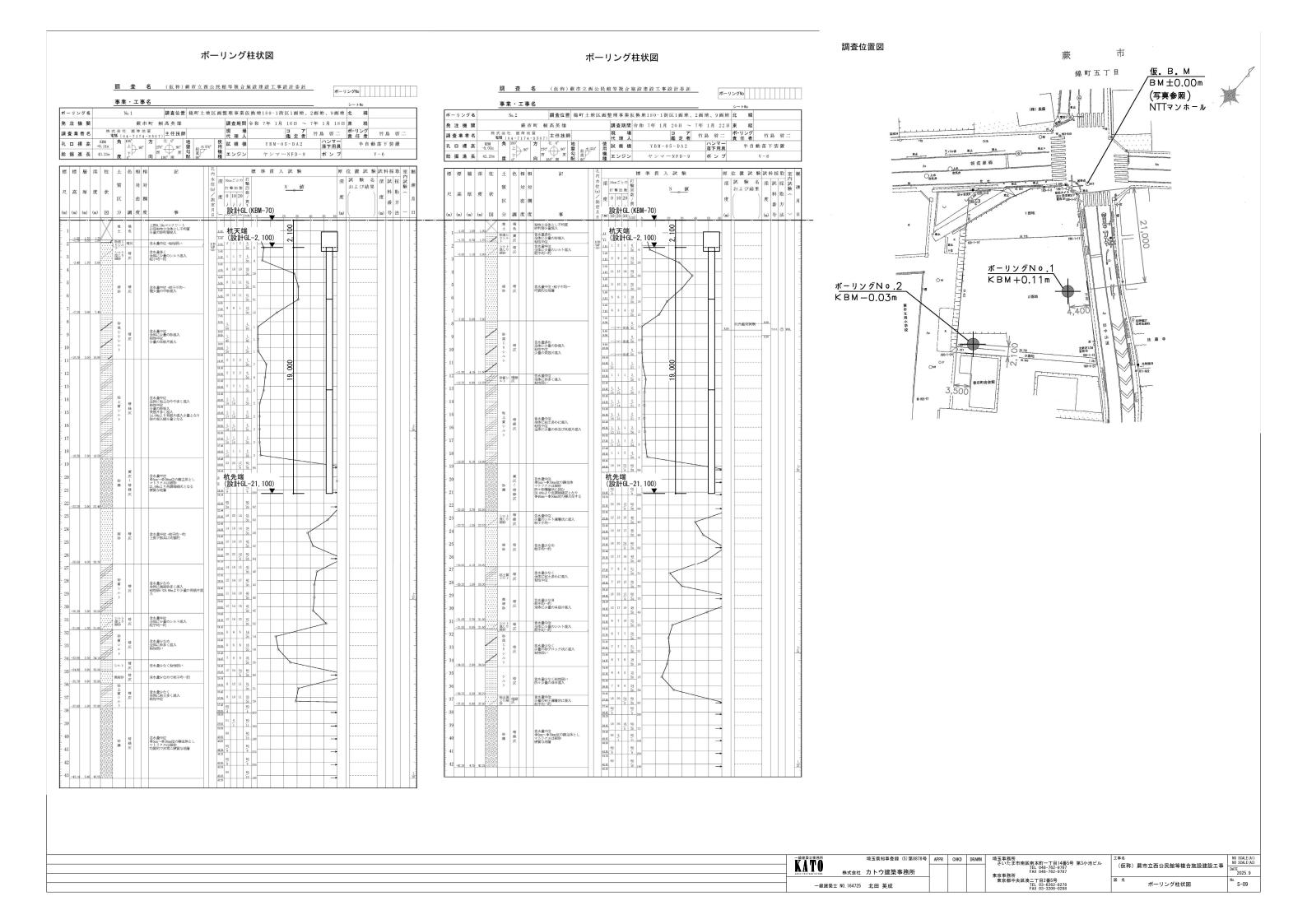


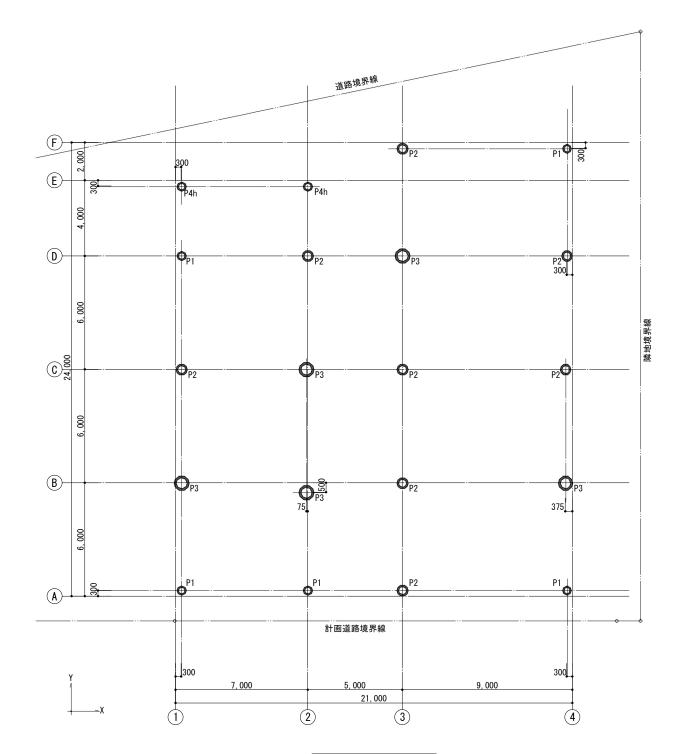
	裏当て金の厚さ	(単位:mm)
	溶接方法	t
	手溶接	6以上
	半自動溶接	9以上
	自動溶接	12以上
	溶接のサイズ	(単位:mm)
)	裏当て金の厚さ	S
	t≦9	5
	t>9	9

## KATO 株式会社 カトウ建築事務所

-級建築士 NO. 164725 北田 英成





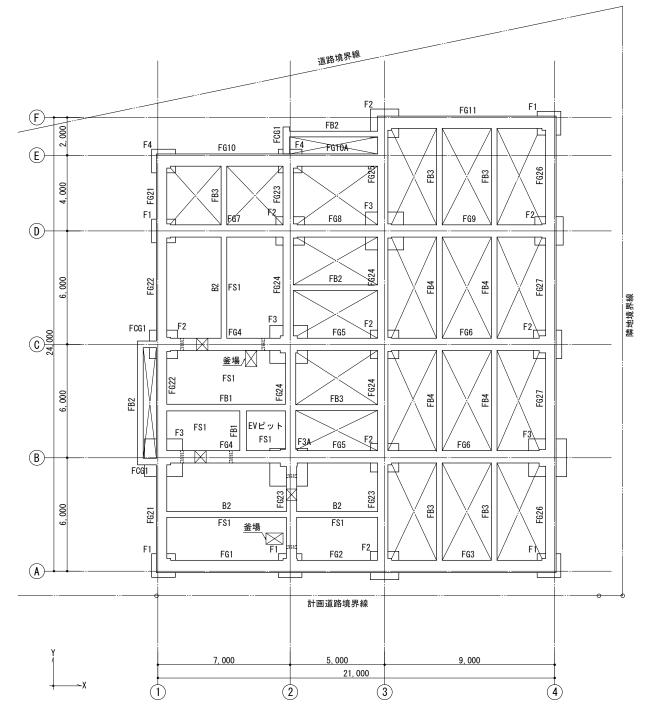


杭伏図 S=1/100

工法:MRXX工法 コンクリート設計基準強度:Fc=105N/mm<sup>2</sup>

注)杭施工の際に不具合が生じないよう、施工機械の重量等に応じて地盤改良を行うこと。

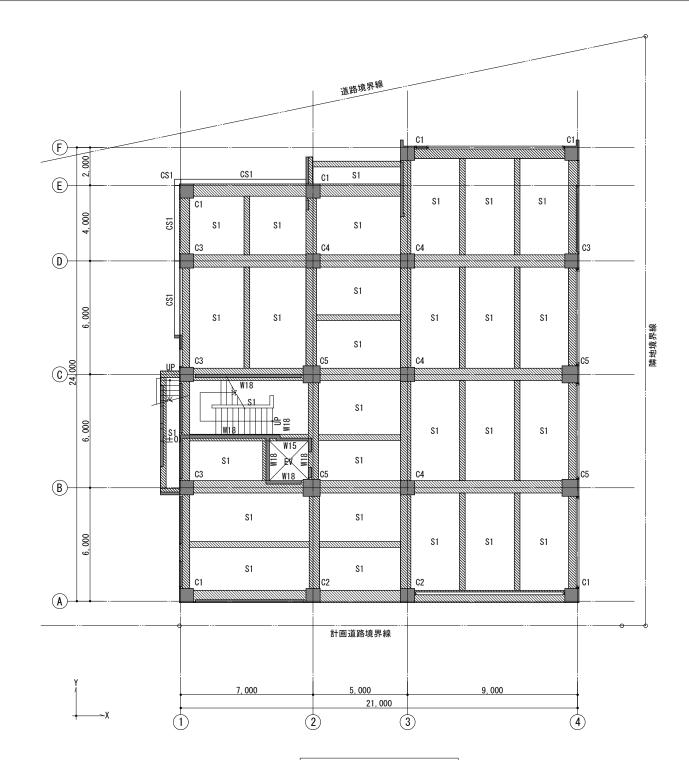
/ <u>T</u> / 1)1/18 <u>T</u>	- 07 M/V I C - 1 - 5	~	アエレないよう、 加		主主号に心		117000			
杭符号	杭径		杭種	長さ(m)	全長(m)	杭天端 レベル(mm)	杭先端 レベル(mm)	長期許容 支持力(kN/本)	本数	杭頭補強筋
	500	上	HIT-SC II (S) t6	4. 00						
P1	500	中1	HIT-PHC(S) A	7. 00	19. 00	設計GL -2.100	設計GL -21, 100	1970	5	NewJ-BAR 6-WD32J
	5060	下	HIT-ST-XX(S) A	8. 00		2, 100				0 110020
	600	上	HIT-SCI (S) t6	4. 00						
P2	600	中1	HIT-PHC(S) A	7. 00	19. 00	設計GL -2, 100	設計GL -21, 100	2640	8	NewJ-BAR 6-WD32J
	6070	下	HIT-ST-XX(S) A	8. 00						0 110020
	800	上	HIT-SC II (S) t6	4. 00			設計GL -21, 100	4190	5	
P3	800	中1	HIT-PHC(S) A	7. 00	19.00	設計GL -2.100				NewJ-BAR 8-WD32J
	8090	下	HIT-ST-XX(S) A	8. 00		2, 100	21, 100			0 110020
	500	上	HIT-SC II (S) t9	4. 00						
P4h	500	中1	HIT-PHC(S) C	9. 00	22. 00	設計GL -2.100	設計GL -24, 100	1970	2	NewJ-BAR 7-WD38J
	5060	下	HIT-ST-XX(S) B	9. 00		-2, 100	24, 100			, ,,,,,,,,,



## 基礎伏図 S=1/100

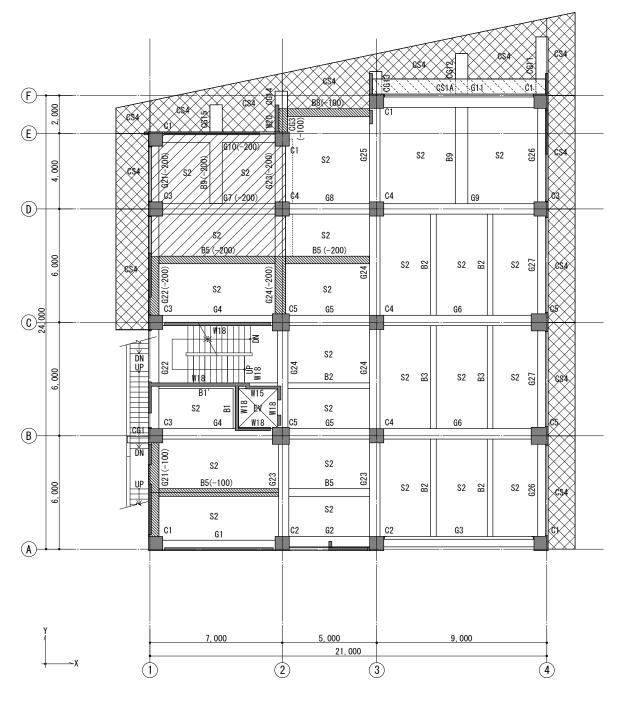
- 特記なき限り下記による。
- 1. 基礎下端レベルは、設計GL-2, 400とする。
- 2. 基礎梁天端レベルは、設計GL-200とする。
- 3.( )内数値は、設計GLからの基礎梁天端レベルを示す。
- 4. ((()) は、梁増打ち部分を示す。
- 5. ピット天端は、設計GL-1,900とする。
- 6. EVピット天端は、設計GL-1, 200とする。
- 7.\_\_\_\_\_は、埋戻しを示す。
- 8. 🔀 は、人通口(600中)を示す。
- 9. 👿 は、上部通気口、下部通水口を示す。

	-級建築士事務所 【		埼玉県知事登録 (5)第8878号	APPR	CHKD	DRAWN	埼玉事務所 さいたま市南区南本町一丁目14番5号 第3小池ビル	工事名		S= 1/100 (A1) 1/200 (A3)	1
	KATU ARCHITECTSASYSTEMS	株式会社	カトウ建築事務所				TEL 048-762-9767 FAX 048-762-9787 東京事務所	(100	(称) 蕨市立西公民館等複合施設建設工事	DATE 2025. 09	1
$\dashv$	一級建築士	NO. 164725	北田 英成				東京都中央区湊二丁目2番5号 TEL 03-6262-8278 FAX 03-3206-0288	図名	杭伏図・基礎伏図	No. S-10	1



## 1階伏図(見下げ) S=1/100

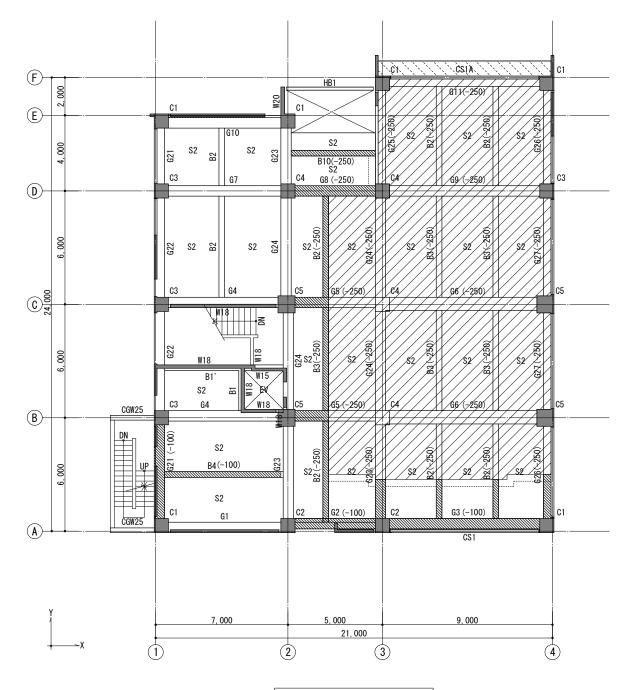
- 特記なき限り下記による。
- 1.1FL=設計GL+100とする。
- 2. 壁は、W15とする。
- 3. 床スラブ天端は、FL-50とする。
- 3.( )内は、床スラブ天端レベルを示す。
- 4. ((()) は、梁増打ち部分を示す。
- 5. 増打ち天端レベルは、FL-50とする。
- 6. スリット位置は、軸組図による。



## 2階伏図(見下げ) S=1/100

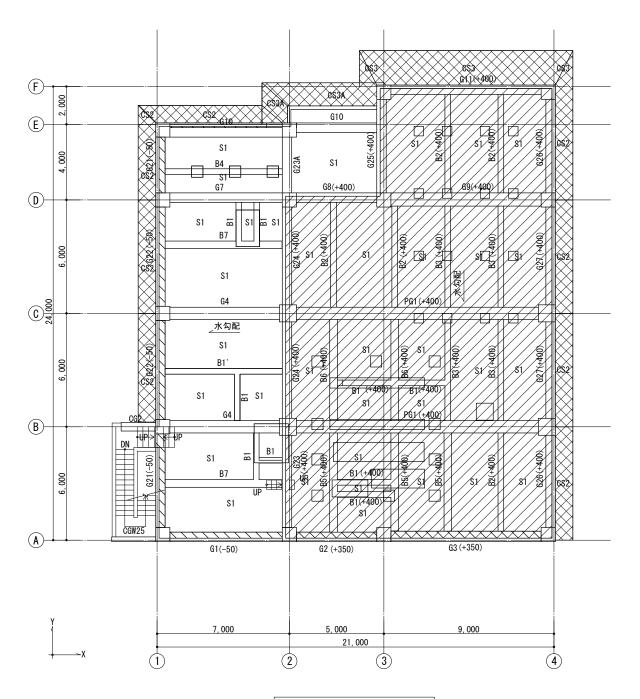
- 特記なき限り下記による。
- 1. 壁は、W15とする。
- 2. 梁天端は、2FL-15とする。
- 3.( )内数値は、2FLからの梁天端レベルを示す。
- 4. ( は、梁増打ち部分を示す。
- 5. 増打ち天端レベルは、2FL-15とする。
- 6. 床天端レベルは、2FL-15とする。
- 8. /// は、床天端レベル2FL-200を示す。
- 9. \_\_\_\_\_\_ は、床天端レベル2FL-800を示す。
- 10. スリット位置は、軸組図による。

	-級建築士事務所 【 <b>【 】 【 】 ▲</b>		埼玉県知事登録 (5)第8878号	APPR	CHKD	DRAWN	埼玉事務所 さいたま市南区南本町一丁目14番5号 第3小池ビル	工事名	. #++#**********************	S= 1/100 (A1) 1/200 (A3)
	A A I U	株式会社	カトウ建築事務所				TEL 048-762-9767 FAX 048-762-9787 東京事務所	(仮称)	蕨市立西公民館等複合施設建設工事	DATE 2025. 09
-	一級建築士	NO. 164725	北田 英成				東京都中央区湊二丁目2番5号 TEL 03-6262-8278 FAX 03-3206-0288	図名	1階伏図・2階伏図	No. S-11



## 3階伏図(見下げ) S=1/100

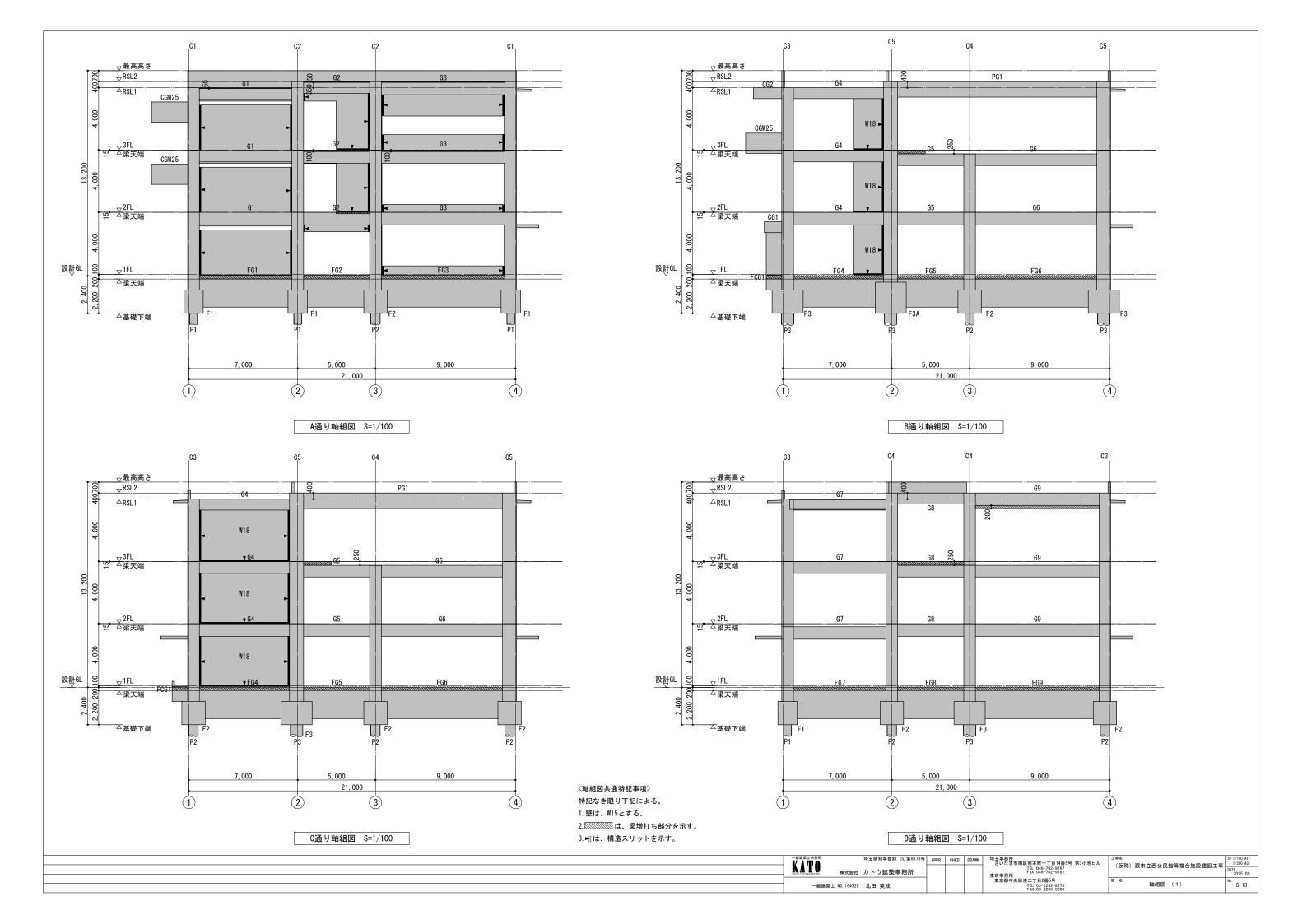
- 特記なき限り下記による。
- 1. 壁は、W15とする。
- 2. 梁天端は、3FL-15とする。
- 3.( )内数値は、3FLからの梁天端レベルを示す。
- 4. (人) は、梁増打ち部分を示す。
- ------5. 増打ち天端レベルは、3FL-15とする。
- 6. 床天端レベルは、3FL-15とする。
- 8.////は、床天端レベル3FL-250を示す。
- 9. スリット位置は、軸組図による。

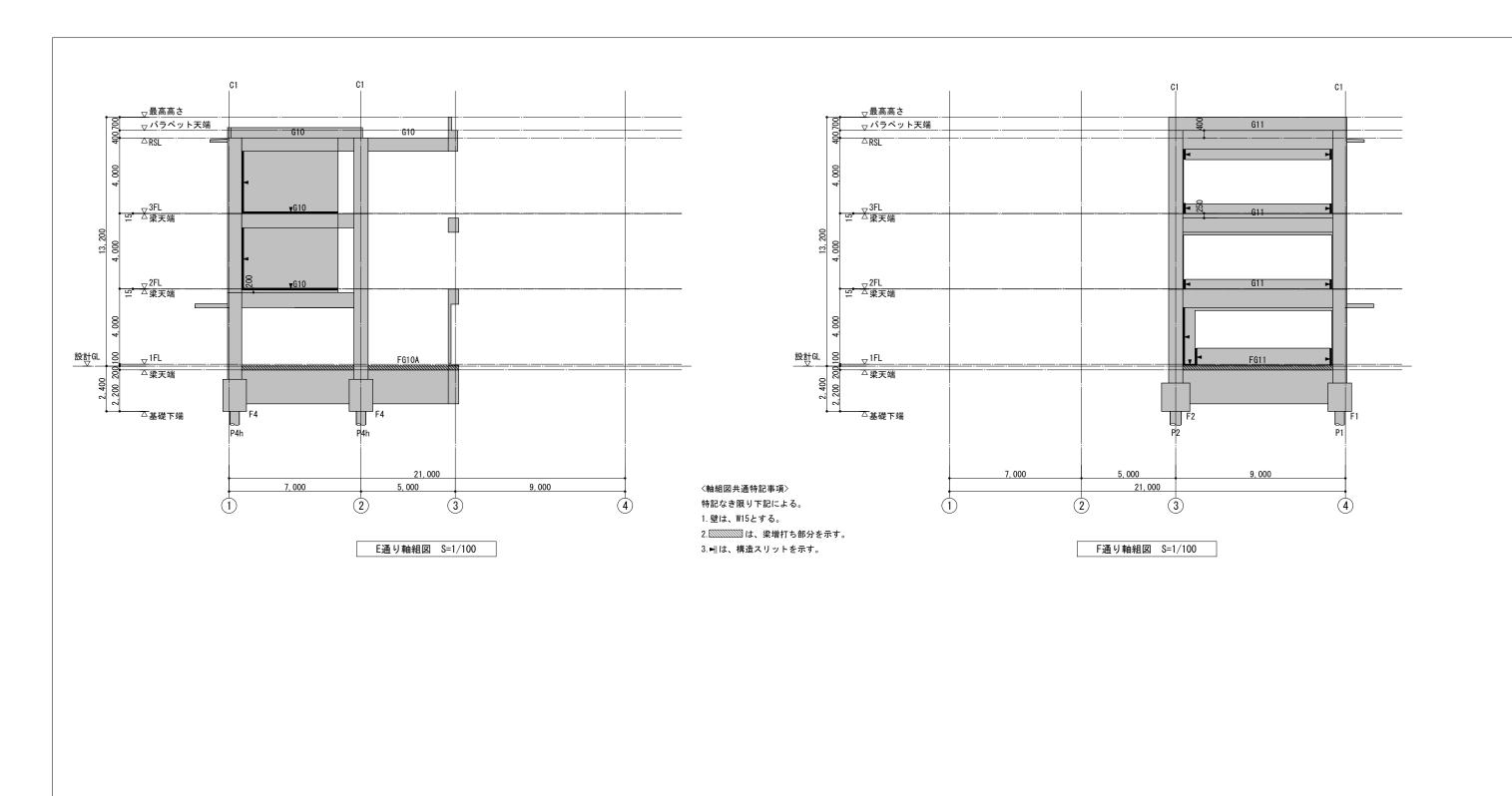


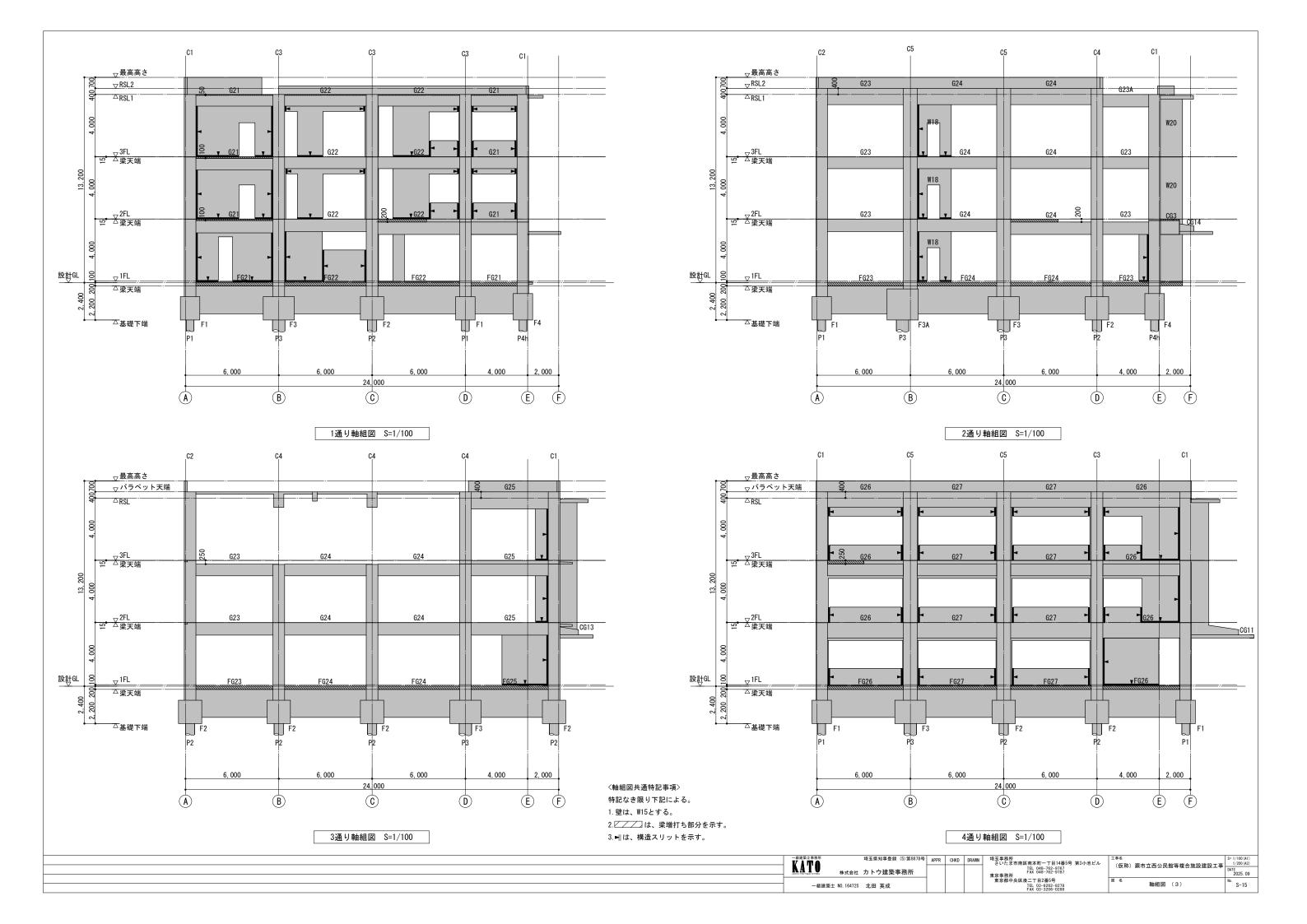
## R階伏図(見下げ) S=1/100

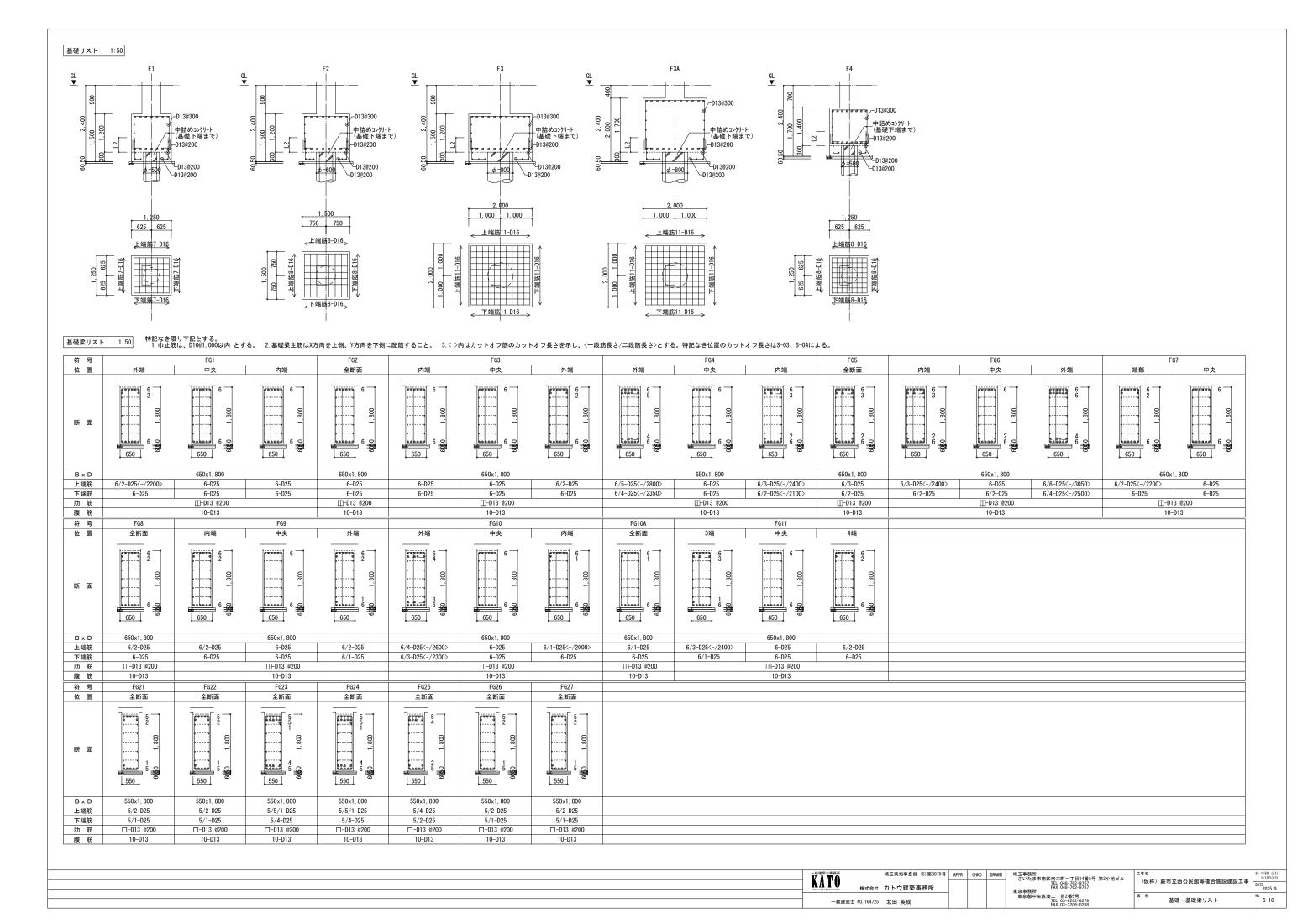
- 特記なき限り下記による。
- 1. 梁天端は、RSL1±0とする。
- 2.( )内数値は、RSL1からの梁天端レベルを示す。
- 3. (二) は、梁増打ち部分を示す。
- 4. 増打ち天端レベルは、床天端レベルまでとする。
- 5. 床天端レベルは、RSL1±0とする。
- 6. // は、床天端レベルRSL1+400~+638を示す。
- 7. 🔀 🔀 は、床天端レベルRSL1-60~-90を示す。
- 8. 梁天端は、スラブ勾配なりに増打ちとする。

一級建築士事務所 17 A 711 A		埼玉県知事登録 (5)第8878号	APPR	CHKD	DRAWN	埼玉事務所 さいたま市南区南本町一丁目14番5号 第3小池ビル		S= 1/100 (A1) 1/200 (A3)
KATO	株式会社	カトウ建築事務所				TEL 048-762-9767 FAX 048-762-9787 東京事務所	(仮称) 蕨市立西公民館等複合施設建設工事。	DATE 2025. 09
一級建築士	NO. 164725	北田 英成				東京都中央区湊二丁目2番5号 IEL 03-6262-8278	図 名 3階伏図・R階伏図	No. S-12









基礎小梁リス	. F 1:50						
符号	FB1	FB2		FB3		FE	34
位 置	全断面	全断面	外端	中央	内端	端部	中央
断 面	3 000	3 300 000 3 300 000	3 00 00 00 00 00 00 00 00 00 00 00 00 00	3 00 05 3 00 05	3 2 8 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	3 009 3 3 3 3 3 3	3 00 00 00 00 00 00 00 00 00 00 00 00 00
BxD	350x1, 800	300x600		300x600		300>	:600
上端筋	3-D22	3-D19	3-D19	3-D19	3/2-D19	3/2-D19	3-D19
下端筋	3-D22	3-D19	3-D19	3/1-D19	3-D19	3-D19	3-D19
肋 筋	□-D10 @200	□-D10 @200		□-D10 @200		□-D10	@200
腹筋	10-D13	2-D10		2-D10		2-	D10

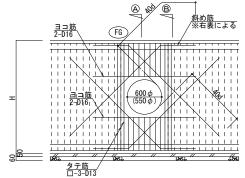
符号	FCG1	
位 置	全断面	
断 面	3 3 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	
BxD	350x700	
上端筋	3/1-D25	
下端筋	3-D25	
肋筋	□-D13 @200	
腹筋	2-D10	

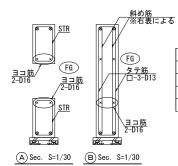
片持基礎梁リスト 1:50

	基礎梁天端增打要領図
断面	200 x x
補強主筋	基礎梁主筋の1サイズ落とし、 @300以下かつ、3本以上
肋 筋	梁あばら筋と同径・同ピッチ
腹筋	梁腹筋と同径とし、@300とする

## 人通孔補強筋要領図 1:30

- 特記なき限り下記による。
  1. 人通孔からの、設計かぶり厚さを確保すること。
  2. 補強筋は、基礎梁主筋からの必要あき間隔を確保すること。
  3. 人通孔の孔径は 600 ゆ 又は 550 ゆとし、基礎梁断面中央部に設けること。尚、人通孔上下に、通気孔・通水孔等を設けてはならない。
  4. 孔際スターラップは、ダブル巻きとする。





5. 基礎梁の梁貫通孔は、原則として柱面から基礎梁成または 1.0m以内にあってはならない。 6. 孔径(外径)が、基礎梁成の1/10以下かつ125mm未満の場合は、 補強筋を不要とする。但し、貫通間隔は守るものとする。 7. 認定品の使用も可とする。

梁符号	梁 成	孔 径(mm)	斜め筋
FG4	1, 800	600 ¢	2-D19
FG23	1, 800	600 ¢	4-D22

## 柱リスト 1:50 特記なき限り下記とする。 1. へは、寄筋を示す。

階	符号	C1	C2	C3	C4	C5
	仕口部帯筋	□-D13 @100	□-D13 @100	□-D13 @100	□-D13 @100	⊞-D13 @100
3 階	断面	5 5 20 750	7	750	750	24 900 000 000 000 000 000 000 000 000 00
	BxD	750x750	750x750	750x750	750x750	900x900
	主 筋	16-D25	24-D25	18-D25	22-D25	22-D25
	帯筋	□-D13 @100	□-D13 @100	□-D13 @100	□-D13 @100	□-D13 @100
	仕口部帯筋	□-D13 @100	□-D13 @100	□-D13 @100	□-D13 @100	⊞-D13 @100
2 階	2 断面	6 092	750	7750	7750	8 2 + 4 8 - 4 9 - 4
	BxD	750x750	750x750	750x750	750x750	900x900
	主筋	18-D25	24-D25	20-D25	24-D25	22-D25
	帯筋	□-D13 @100	□-D13 @100	□-D13 @100	⊟-D13 @100	□-D13 @100
	仕口部帯筋	□-D13 @100	□-D13 @100	□-D13 @100	□-D13 @100	⊞-D13 @100
1 階	断面	断面 5 7 05L 750 750		7 S S S S S S S S S S S S S S S S S S S	7 999999 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9	2-15 
	B x D	750x750	750x750	750x750	750x750	900x900
	主筋	18-D25	24-D25	20-D25	24-D25	22-D25
	帯筋	□-D13 @100	□-D13 @100	∐-D13 @100	⊟-D13 @100	⊞-D13 @100

一級建築士事務所 【/ A / TN A	埼玉県知事登録 (5)第8878号	APPR	CHKD	DRAWN	埼玉事務所 さいたま市南区南本町一丁目14番5号 第3小池ビル		S= 1/50 (A1) 1/100 (A3)
I RATIU	カトウ建築事務所				TEL 048-762-9767 FAX 048-762-9787 東京事務所	(仮称) 蕨市立西公民館等複合施設建設工事	DATE 2025. 9
一級建築士 NO.16472	5 北田 英成				東京都中央区湊二丁目2番5号 TEL 03-6262-8278 FAX 03-3206-0288	図 <sup>名</sup> 基礎小梁・基礎片持梁・柱リスト	No. S-17

特記なき限り下記とする。 1. 巾止筋は、D1001, 000以内 とする。 2. 大梁主筋はX方向を上側、Y方向を下側に配筋すること。 3.〈〉内はカットオフ筋のカットオフ長さを示し、〈一段筋長さ/二段筋長さ〉とする。特記なき位置のカットオフ長さはS-03、S-04による。 大梁リスト(1) 1:50 G3 位 置 外端 中央 内端 2端 中央 3端 内端 中央 外端 外端 中央 内端 中央 3端 内端 中央 外端 4 000 4 00 5 002 3 008 ..... 断面 • • • 500 500 500 500 500 650 650 650 550 550 550 500x700 500x700 650x700 BxD 550x800 4/2-D25 4/1-D25 4/1-D25 4/3-D25<-/1750> 4/3-D25 4-D25 4/1-D25 5/1-D25 5-D25 5/4-D25 4-D25 4-D25 上端筋 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 5-D25 下端筋 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 5-D25 5-D25 肋 簖 □-D13 @200 □-D13 @200 □-D13 @200 ∏-D13 @200 腹筋 2-D10 2-D10 2-D10 2-D10 5 05/ 750 720 断面 550 550 550 550 550 550 550 550 550 550 550 550 550 550 550 700 700 700 3 階 550x750 700x750 BxD 上端筋 5/4-D25<-/2050> 5-D25 5/1-D25 5/1-D25 5-D25 5/3-D25<-/1600> 5/3-D25 5-D25 5/2-D25 5/5-D25<-/2000> 5-D25 5/5-D25<-/2000> 5/5-D25<-/2000> 5-D25 5/1-D25 7/1-D25 7-D25 7/4-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 7-D25 下端筋 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5/1-D25 5/1-D25 5-D25 5-D25 7-D25 7-D25 □-D13 @200 □-D13 @200 □-D13 @200 Ⅲ-D13 @200 Ⅲ-D13 @200 ∐-D13 @200 肋 筋 腹筋 2-D10 2-D10 2-D10 2-D10 2-D10 2-D10 断 面 550 550 550 550 550 550 550 550 550 550 550 550 550 550 550 550 550 550 階 BxD 550x800 550x800 550x800 550x800 550x800 550x800 上端筋 5/4-D25<-/2100> 5-D25 5/1-D25 5/3-D25<-/1650> 5/3-D25 5-D25 5/2-D25 5/5-D25<-/2050> 5-D25 5/5-D25<-/2050> 5/5-D25<-/2050> 5/4-D25<-/1800> 5/4-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 下端筋 5/2-D25 5/2-D25 肋 筋 □-D13 @200 ∐-D13 @200 □-D13 @200 Ⅲ-D13 @200 Ⅲ-D13 @200 □-D13 @200 2-D10 2-D10 2-D10 2-D10 2-D10 2-D10 腹筋 符号 G7 G8 G9 G10 位 置 外端 中央 内端 2端 中央 3端 内端 中央 外端 1端 中央 2端 端部 中央 4 00 4 00 4 4 00 4 4 00/ 4 00 3 008 4\_ 断面 500 500 500 500 500 500 700 700 700 500 500 BxD 500x700 500x700 700x800 500x700 500x1.000 4/1-D25 4-D25 4-D25 4/4-D25<-/2100> 5/3-D25 5/1-D25 4/1-D25 4/1-D25 4/1-D25 4-D25 4-D25 5-D25 4-D25 上端筋 4-D25 4-D25 4-D25 5/1-D25 5-D25 4-D25 4-D25 下端筋 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 5-D25 4-D25 4-D25 4-D25 □-D13 @200 □-D13 @200 □-D13 @200 ∏-D13 @200 肋筋 □-D13 @200 腹筋 2-D10 2-D10 2-D10 2-D10 4-D10 5 \_\_\_\_ 断面 5 | 68888 550 550 550 550 550 550 550 550 550 550 550 550 550 550 3 階 B x D 550x750 550x750 5/2-D25 5-D25 5/1-D25 5/1-D25 5-D25 5/4-D25<-/1900> 5/4-D25 5-D25 5/4-D25 5/2-D25 5-D25 5/1-D25 5/3-D25 上端筋 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 下端筋 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 □-D13 @200 □-D13 @200 ∐-D13 @200 □-D13 @200 □-D13 @200 肋 筋 2-D10 2-D10 2-D10 2-D10 2-D10 腹筋 5 008 断面 550 550 550 550 550 550 550 550 550 550 550 550 700 700 階 B x D 550x800 550x800 550x800 550x800 700x985 上端筋 5/3-D25 5-D25 5/2-D25 5/2-D25 5-D25 5/4-D25<-/1950> 5/4-D25 5-D25 5/4-D25 5/3-D25 5-D25 5/2-D25 7/3-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 肋 筋 ∐-D13 @200 ∐-D13 @200 ∐-D13 @200 ∐-D13 @200 腹筋

─級建築士事務所 <b>【                                    </b>		埼玉県知事登録 (5)第8878号	APPR	CHKD	DRAWN	埼玉事務所 さいたま市南区南本町一丁目14番5号 第3小池ビル	工事名		S= 1/50 (A 1/100 (A	
RATU ARCHITECTSASYSTEMS	株式会社	カトウ建築事務所				TEL 048-762-9767 FAX 048-762-9787 東京事務所	(仮	你)蕨市立西公民館等複合施設建設工事	DATE 2025.	9
一級建築士	Ŀ NO. 164725	北田 英成				東京都中央区湊二丁目2番5号 TEL 03-6262-8278 FAY 03-3206-0288	図名	大梁リスト(1)	No. S-18	,

特記なき限り下記とする。 1. 巾止筋は、D10 $\pm$ 1, 000以内 とする。 2. 大梁主筋はX方向を上側、Y方向を下側に配筋すること。 3.〈 >内はカットオフ筋のカットオフ長さを示し、〈一段筋長さ/二段筋長さ〉とする。特記なき位置のカットオフ長さはS-03、S-04による。 大梁リスト(2) 1:50 G21 G23A 符号 G23 G25 G26 位 置 外端 中央 内端 端部 中央 外端 中央 内端 内端 中央 外端 端部 中央 内端 中央 外端 端部 中央 4 00 700 .... 4 断面 500 500 500 500 500 500 500 R 6888 500 500 500 500 500 500 500 500 500 500 階 BxD 500x700 500x700 500x1.000 500x800 500x1. 100 500x1.000 500x1.000 4/1-D25 4-D25 4/2-D25<-/1400> 4/2-D25 4-D25 4-D25 4/1-D25 4/1-D25 4-D25 4/1-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 上端筋 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 下端筋 4-D25 □-D13 @200 肋筋 □-D13 @200 □-D13 @200 □-D13 @200 □-D13 @200 □-D13 @200 □-D13 @200 腹筋 2-D10 2-D10 4-D10 2-D10 4-D10 4-D10 4-D10 5 05/ 断面 550 550 550 550 550 550 550 550 550 550 550 550 550 550 550 3 階 550x750 550x750 550x750 550x750 BxD 550x750 550x750 5/2-D25 5/1-D25 5/1-D25 5-D25 5/1-D25 5-D25 5-D25 5/2-D25<-/1250> 5-D25 5/2-D25<-/1250> 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 上端筋 5/1-D25 5/2-D25 5-D25 下端筋 □-D13 @200 ∐-D13 @200 □-D13 @200 □-D13 @200 □-D13 @200 □-D13 @200 肋 筋 腹筋 2-D10 2-D10 2-D10 2-D10 2-D10 2-D10 断 面 550 550 550 550 550 550 550 550 550 550 550 550 550 550 2 550 階 B x D 550x800 550x800 550x800 550x800 550x800 5/2-D25<-/1650> 上端筋 5/1-D25 5-D25 5/2-D25<-/1300> 5/2-D25 5-D25 5/2-D25<-/1250> 5-D25 5/3-D25<-/1500> 5/3-D25 5-D25 5/3-D25<-/1800> 5-D25 5/1-D25 下端筋 5/1-D25 5-D25 Ⅲ-D13 @200 ∐-D13 @200 Ⅲ-D13 @200 □-D13 @200 肋 筋 腹筋 2-D10 2-D10 2-D10 2-D10 4-D10 符号 位 置 端部 中央 梁天端増打ち配筋要領図 梁側面増打ち配筋要領図 打増し部補強あばら筋 打増し部補強主筋 1,000 断面 打増し部補強主筋 打増し部補強あばら筋 4 500 500 D10@200 階 BxD 500x1.000 打増し部補強主筋 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 上端筋 4-D25 下端筋 □-D13 @200 肋筋 腹筋 4-D10 補強主筋 梁主筋の1段落とし@300以下 雑強主筋 梁主筋の1段落とし(D16以上) @300以下かつ、3本以上 5 220 補強肋筋 梁あばら筋と同径同ピッチ 断面 補強肋筋 梁あばら筋筋と同径同ピッチ 1. 小梁・壁の鉄筋の定着長さは、梁躯体内で確保し、 550 550 3 1. 梁下端増打ちの場合も、同様とする。 2. 打増し部腹筋は梁と同径・同段数とする。 打増し部は定着長さに算入しない。 2. 打増し部腹筋は梁と同径・同段数とする。 階 BxD 5/1-D25 5-D25 上端筋 5-D25 下端筋 5-D25 □-D13 @200 肋 筋 腹筋 2-D10 断面 550 2 550 階 BxD 550x985 上端筋 5-D25 □-D13 @200 肋 筋 腹筋 埼玉県知事登録(5)第8878号 APPR CHKD DRAWN 埼玉事務所 さいたま市南区南本町一丁目14番5号 第3小池ビル TEL 048-762-9767 FAX 048-762-9787

KATO

株式会社 カトウ建築事務所

一級建築士 NO. 164725 北田 英成

(仮称) 蕨市立西公民館等複合施設建設工事

東京事務所 東京都中央区湊二丁目2番5号 TEL 03-6262-8278 FAX 03-3206-0288

DATE 2025. 9

No. S−19

## 片持梁リスト 1:50

符号	CG1	CG2	2	CG3	CG	11	CG	12	CG	13	CG1-	4	CG	15	CGV	N25
位 置	全断面	元端	先端	全断面	元端	先端	元端	先端	元端	先端	元端	先端	元端	先端	元端	先端
断面	3 000	4 3 00 4 4 450	4 00	4 86	5 000	5 <u>05</u>	5 00 5 5	5 05 650	5 000	5 8	650	5 <u>05</u> 650	5 3 3 5 650	5 <u>S</u>	2 2 000 1 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2	2 000 000 000 000 000 000 000 000 000 0
B x D	350x700	450x7	700	650x900	650x800	650x350	650x670	650x350	650x530	650x350	650x490	650x350	650x570	650x350	250x1	1, 300
上端筋	3-D25	4/3-D25	4-D25	4-D25	5/3-D25	5-D25	5/3-D25	5-D25	5/3-D25	5-D25	5/3-D25	5-D25	5/3-D25	5-D25	2/2-D25	2-D25
下端筋	3-D25	4-D25	4-D25	4-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	2-D25	2-D25
肋 筋	□-D13 @200	□-D13	@200	∐-D13 @200	<u></u> -D1	□-D13 @200		3 @200	<u></u> -D1:	3 @200	∐-D13	@200	<u></u> -D1:	3 @200	□-D10	0 @200
腹筋	2-D10	2-D	10	4-D10	2-D10	_	2-D10	_	_	-	_	_	-	-	6-	D13

## 小梁リスト 1:50

符号	B1		B2		B3		B	4		B5		В	6	В	7	B8	В	9	B10
位 置	全断面	外端	中央	内端	端部	中央	端部	中央	左端	中央	右端	端部	中央	端部	中央	全断面	端部	中央	全断面
断面	300	3 8	3 8 9 3 9 3 9 3 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9	3 08 3 08 300	300 300 300 300 300 300 300 300 300 300	300	3 8	3 0 0 3 0 0 3 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	4 8	4 2 3 4 4 3	4 8 4 8	3 8 400	4 1 8	4 8	4 3 3 4 4 5	3 006	5 3 008	5 008 5	3 00
B×D	300x600		300x600		300x6	600	300x	600		400x600		400x	(600	400:	x600	350x900	650>	:800	300x500
上端筋	3-D19	3-D19	3-D19	3/2-D19	3/2-D19	3-D19	3-D19	3-D19	4-D19	4-D19	4/3-D19	4/3-D19	4-D19	4-D19	4-D19	3-D19	5/3-D25	5-D25	3-D19
下端筋	3-D19	3-D19	3/1-D19	3-D19	3-D19	3-D19	3-D19	3/2-D19	4-D19	4/2-D19	4-D19	4-D19	4/1-D19	4-D19	4/3-D19	3-D19	5-D25	5-D25	3-D19
肋筋	□-D10 @200		□-D10 @200		□-D10	@200	□-D10	@200		□-D13 @200		□-D13	@200	□-D1;	3 @200	□-D13 @200	<u></u> -D1:	3 @200	□-D10 @200
腹筋	2-D10		2-D10		2-D	10	2-1	010		2-D10		2-1	D10	2-	D10	4-D10	2-	D10	_

## 壁リスト 1:50

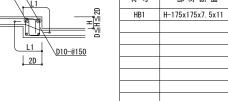
符	号	W15	W18	W20	開口補強筋要領図	構造スリ	リット要領図
						鉛直方向	水平方向
断	面	<u>1</u> 50	130	20¢	提供 100	25dW25d 25dW25d コーキング 	D10@400 (錆止め塗装) スリット材※ コーキング
壁	種	外壁	外壁	外壁		特記事項	
壁	厚	150	180	200	1	1. スリット材は、耐火認定品とする。	6. 構造スリット位置は、意匠との目地計画を協議の上、
縦	筋	D10-@200チドリ	D10-@200ダブル	D13-@200ダブル		2. スリット幅Wは、25mmかつ壁内法高さの1/100+5mmとする。 3. 構造スリットは垂直、水平方向共に完全スリットとする。	袖壁長さ300未満内にて位置を決定すること。 7. 外部に面する構造スリットは、防水仕様とする。
横	筋	D10-@200チドリ	D10-@200ダブル	D13-@200ダブル		4. エキスパンスリット等、既製品を用いること。	8. スリット壁に直行して取り付く壁には誘発目地を入れること。
開口	縦	2-D10	2-D13	2-D13		5. クラック誘発目地は、構造スリットとは別に意匠と協議	9. 水平スリットは、浸水を防ぐために段差付きの納まりとする。
補強筋	横	2-D10	2-D13	2-D13		の上設けること。	
THI 75K AV	斜	2-D10	2-D13	2-D13			

## スラブリスト

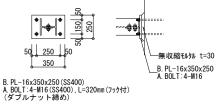
符号	板厚		短辺	万问	長辺	万问	備考
付方	似序		端部	中央	端部	中央	1佣 方
S1	150	上端筋	D13-@200	D13-@200	D10-@200	D10-@200	
31	130	下端筋	D13-@200	D13-@200	D10-@200	D10-@200	
S2	180	上端筋	D13-@200	D13-@200	D10-@200	D10-@200	
32	100	下端筋	D13-@200	D13-@200	D10-@200	D10-@200	
001	150	上端筋	D13@200	D13@200	D10@200	D10@200	
CS1	150	下端筋	D13@200	D13@200	D10@200	D10@200	
CS1A	120	上端筋	D13@200	D13@200	D10@200	D10@200	
USTA	150	下端筋	D13@200	D13@200	D10@200	D10@200	
CS2	220	上端筋	D13@200	D13@200	D10@200	D10@200	
032	250	下端筋	D13@200	D13@200	D10@200	D10@200	
CS3	220	上端筋	D13@200	D13@200	D10-@200	D10-@200	
033	250	下端筋	D13@200	D13@200	D10-@200	D10-@200	
CS3A	220	上端筋	D13@200	D13@200	D13@200	D13@200	
USSA	250	下端筋	D13@200	D13@200	D13@200	D13@200	
CS4	200	上端筋	D13@100	D13@100	D13@100	D13@100	
034	200	下端筋	D13@100	D13@100	D13@100	D13@100	
FS1	250	上端筋	D13-@200	D13-@200	D13-@200	D13-@200	
131	230	下端筋	D13-@200	D13-@200	D13-@200	D13-@200	

## スラブ段差要領図 1:30

#### (鉄骨部材リスト) 注) 1. 鋼材 : SS400 2. HTB : S10T(締め付けが不可能な部位は F10T)



符号	部材断面	仕口 TYPE	仕口 高力BOLT P			備考	仕口TYPE
., ,		TTPE	高力BOLT	P	G. PL	, , , , , , , , , , , , , , , , , , ,	
HB1	H-175x175x7.5x11	В	2-M20	60	PL-9	耐風梁, 横使い	Α
							1040.40 r=20
							Rib. P
							110 t 10
							В
							10 40 #P 40
							Rib. R
							С
							1040_40 1041_r=20
							Rib.R
							1,



HB1·RC部材接合部詳細図 S=1/20

一級建築士事務所 T/ A FM (A)	埼玉県知事登録 (5)第8878号	APPR	CHKD	DRAWN	埼玉事務所 さいたま市南区南本町一丁目14番5号 第3小池ビル	工事名		S= 1/50 (A1) 1/100 (A3)	
KATO ARCHITECTSAS YSTEMS 株式会社	カトウ建築事務所				TEL 048-762-9767 FAX 048-762-9787 東京事務所	(仮称)	蕨市立西公民館等複合施設建設工事	DATE 2025. 9	
一級建築士 NO. 164725	北田 英成				東京都中央区湊二丁目2番5号 TEL 03-6262-8278 FAX 03-3206-0288	図名	片持梁・小梁・壁・スラブ 鉄骨部材リスト	No. S-20	

## 場所打ち一体式PC工事特記仕様書

#### 5. コンクリート 8.支 保 工 1. 総 則 適用範囲 本仕様書は、本工事のうち、場所打ち一体式プレストレストコンクリート(PC)、プレストレスト鉄筋コンクリート 1) コンクリートの品質は、下記とする。 PC梁は、通常の梁に比べて負担重量が大きいため、変形、耐力等を十分に検討し計画すること。 (PRC) 造(以下、PC と総称)について適用する。 使用箇所 本仕様書または設計図書に指示されていない事項は下記によること。また、これらに指示されていない事項は、 設計基準強度 取り外し 1) PC梁の支保工取り外しは、監理者の承諾を得て行うが、プレストレスの導入が完了するまでは 33 N/mm2 監理者の指示による。 絶対に取り外さないこと。 プレストレス導入時強度 2 7 N/mm2 · 建築基準法、同施行令 ・国総研・建築研究所監修 「プレストレストコンクリート造技術基準解説及び設計・計算例」(2009年版) 導入が完了している2梁で支持すること。(下図参考) 2) コンクリート強度試験用供試体の採取、及び養生は下記による。 「プレストレストコンクリート設計施工規準・同解説」(2022年版) この供試体はプレストレス導入時強度確認用として、別途採取すること。 日本建築学会 「プレストレスト鉄筋コンクリート (III種PC) 構造設計・施工指針・同解説」 ・日本建築学会 ただし、他の供試体で強度を確認できた場合は、試験を省略することができる。 コンクリート打設不可 ンクリート打設可能 (2003年版) コンクリート打設 日本建築学会 「建築工事標準仕様書・同解説 JASS5 鉄筋コンクリート工事」(2022年版) プレ導入前 슴왉 **∑3 F ▽3** F 現場養生 3本 3本 6本 P C梁 PC梁(導入前) P C梁(導入完了) 構造方式 本構造の方式は、鉄筋コンクリート(以下、RC)部材にPC鋼材を組み合せた場所打ち一体式PC造である。 ・プレストレス導入時強度の確認は、現場養生(現場水中養生、または、現場封かん養生)によること。 **∑2 F ∑**2 F プレストレス導入方式 プレストレス導入はポストテンション方式であり、その方式については"6.緊張"の項に示す。 ・プレストレス導入時強度試験は、一般構造図に記載された方法と同じとする。 PC梁(導入完了 PC梁(導入完了 PC梁(導入完了) PC工事の施工については、下記専業社のうち、一社の責任施工とする。 1) P C 鋼材、鉄筋、型枠、及び定着具が、移動したり損傷したりしないよう注意する。 PCT事施工業者 設 オリエンタル白石株式会社、株式会社建研、ピーエス・コンストラクション株式会社 2) PC鋼材のシース内には、セメントペーストが入ってはならない。 ただし、施工の範囲は、PC鋼材の配置、緊張、グラウトまでの材工一式とする。 3) シースには、バイブレーターが直接触れないように細心の注意を払うこと。 解体不可 3 FのP C梁にプレストレス導入後 4) PC鋼材定着部の割裂補強筋は、コンクリート打設前に完全に配置しなければならない。 支保工を取り外すことができる。 施工計画 施工の順序・方法・工程などの施工計画は工事着手前によく検討し、その計画書を監理者に提出して承認を受ける 5) コンクリートの打込みは、打設場所にできる限り近づけて垂直に打ち込み、"片押し打ち"は 避けなければならない。 9.その他 6) 原則として、PC造部分におけるコンクリートの打継ぎは、行なってはならない。ただし、やむを得ない場合は 2. 材 料 打ち継ぎ位置について監理者と協議の上、レイタンス処理など十分に行った後、コンクリート打設を行うこと。 7) PC造部分以外に低強度のコンクリートを打設する際は、そのコンクリートがPC造部分内に 小梁配筋 PC梁に直交する小梁について、下端筋がシースにあたる場合は、原則として下図のように配筋すること。 鉄筋は、JIS G 3112 (鉄筋コンクリート用棒鋼) の規格に適合するものを使用する。 こぼれないよう留意する。 下端補強筋 下端補強筋 PC鋼材は、JIS G 3536 (PC鋼線及びPC鋼より線) またはJIS G 3109 (PC鋼棒) に適合し、 (小梁下端筋と同径・同数) (小梁下端筋と同径・同数) 6. 緊 張 有害な傷の無いものを使用しなければならない。 緊張装置は、事前にキャリブレーションを行ない、常に正常な状態にあるよう管理し、コンクリートが所定の強度 類 PC錮より線 (プレストレス導入時強度)に達したことを確認のうえ、監理者の指示によりプレストレス導入作業を行なうこと。 小梁 小梁下端筋 小梁下端筋 PC梁 小梁 SWPR7BL 記 1) プレストレス導入順序は、PC梁に対して局部的に完了せず、構造全体にわたって進めなければならない。 原則として、下記の要領でプレストレスを導入すること。 $12 - \phi 12.7$ 呼び名 1,184 mm2 断面積 各通り①を緊張 (片引き) スラブ 開口 スラブ補強筋配置位置には、原則としてスラブ開口を設けないこと。 11 緊張方向はKEYPLAN参照。 2. 196 kN 引 張 荷 重 1) PC梁に貫通孔を設ける場合には、事前に監理者と協議の上、計画すること。なお、梁貫通孔断面では PC梁 貫通孔 PC規準にならい検討を行い、貫通孔補強筋を適宜配置すること。 隆 伏 荷 重 1.872 kN P G 1 2) 貫通孔補強筋に既製品を使用する場合は、第三者機関による技術評価を取得したPC造に適用可能な び 3.5 %以上 補強工法を使用すること。 2) 多層の建築物において、特記なき限り、PC梁は直上階のコンクリート打設前にプレストレスを導入すること。 例) ダイヤレンPC工法 (コーリョー建販株式会社) 1) セメントは、JIS R 5210 (ポルトランドセメント) に規定する普通ポルトランドセメントを原則とする。 1) 現場におけるPC鋼材の施工時緊張力は、下記による。 緊 張 力 定着端部の処理 P C 鋼材定着具の穴埋めについて、工事範囲は下記の通りとする。 2) その他のセメントを使用する場合は、監理者の指示を受けること。 支圧板 スパイラル筋 施工時緊張力 混 和 材 料 コンクリート中に表面活性剤等の混和材料を用いる場合は、その品質、使用量について監理者の指示を受けること。 呼び名 $12-\phi 12$ . 7 SWPR7BL 1, 536 kN 無収縮モルタル (PC工事範囲) 3.型 枠 1) コンクリートは、打込みの際にセメントペーストが漏れることのないように留意すること。 組立て・取外し 2) 緊張の管理は、緊張装置の圧力計(マノメーター)、及び事前に計算によって求めたPC鋼材の伸び量とに 2) 柱・梁等の型枠については、十分な耐力を持つように留意しなければならない。 3) PC造部分の型枠組立て順序については、PC鋼材の配置に影響されて決定することが多いので注意 よって入念に行なうこと 仕上げ工事 しなければならない。 (建築工事節用 4) 型枠の締付けは、フォームタイ、及びボルト等により、十分強固にしなければならない。 7. グラウト 5) PC定着具が取り付く柱型枠の締め付け金物、バタ角、単管等は、PC鋼材位置を避けて配置する。 6) 事前にセパレーターの配置計画を行い、PC鋼材(シース)に当たらないようにする。 7) PC造部分の支保工は、横つなぎ・筋交い等を十分に入れ、横力に対して安全な構造としなければならない。 1) グラウトの使用材料は、超低粘性プレミックスタイプ(太平洋ハイジェクター又は、同等品)とし、 8)型枠存置期間は、JASS5によるものとする。 4週圧縮強度は30N/mm2以上とする。 2) 水粉体比は、メーカー推奨範囲とし、メーカーの示す目標コンシステンシーを確保すること。 4. 配筋・配線 (調合例:温度20℃の場合) 45.0 kg 1) 鉄筋は正確に配置し、コンクリート打設の際にくずれぬよう、強固に組み立てなければならない。 ・ハイジェクター(プレミックスタイプ) 125.0 kg 2) 小梁下端筋やスラブ筋とPC鋼材が交錯する場合は、PC鋼材を優先とする。 3) その他の材料を使用する場合は、監理者と協議のうえ、決定すること。 1) PC鋼材(シース)は、支持金物等により、正確かつ強固に取りつけること。 2) 梁端の定着具は、型枠の内面に正確かつ強固に取り付けること。 グラウト作業は、下記の要領で行なうこと。 3) PC鋼材を露天に放置して、錆等で損傷させてはならない。 4) グラウト用孔、及び排気孔は、十分に注意して取り扱い、コンクリート打設時に損傷することのないよう 1) 排出口から一様なグラウトが排出されるまで、注入口よりグラウト注入を続ける。 2) 排出口から一様なグラウトが排出されたのを確認した後に排出口を閉じ、グラウトポンプの圧力を 細心の注意をする。 5) PC鋼材の加工・組み立てを行なう場合、加熱または溶接を行なってはならない。 ある程度上げて注入口を閉じる。 6) PC鋼材定着具の露出部分は、プレストレス導入後すみやかにモルタル等で完全に保護しなければならない。 3) グラウトが凍結する恐れのある時期は、原則として作業を行なわない。 7) P C鋼材の配置後、コンクリート打設に先立ち、監理者の検査を受けなければならない。

埼玉県知事登録 (5) 第8878号 | APPR | CHKD | DI

株式会社 カトウ建築事務所

-級建築士 NO.164725 北田 英成

KATO

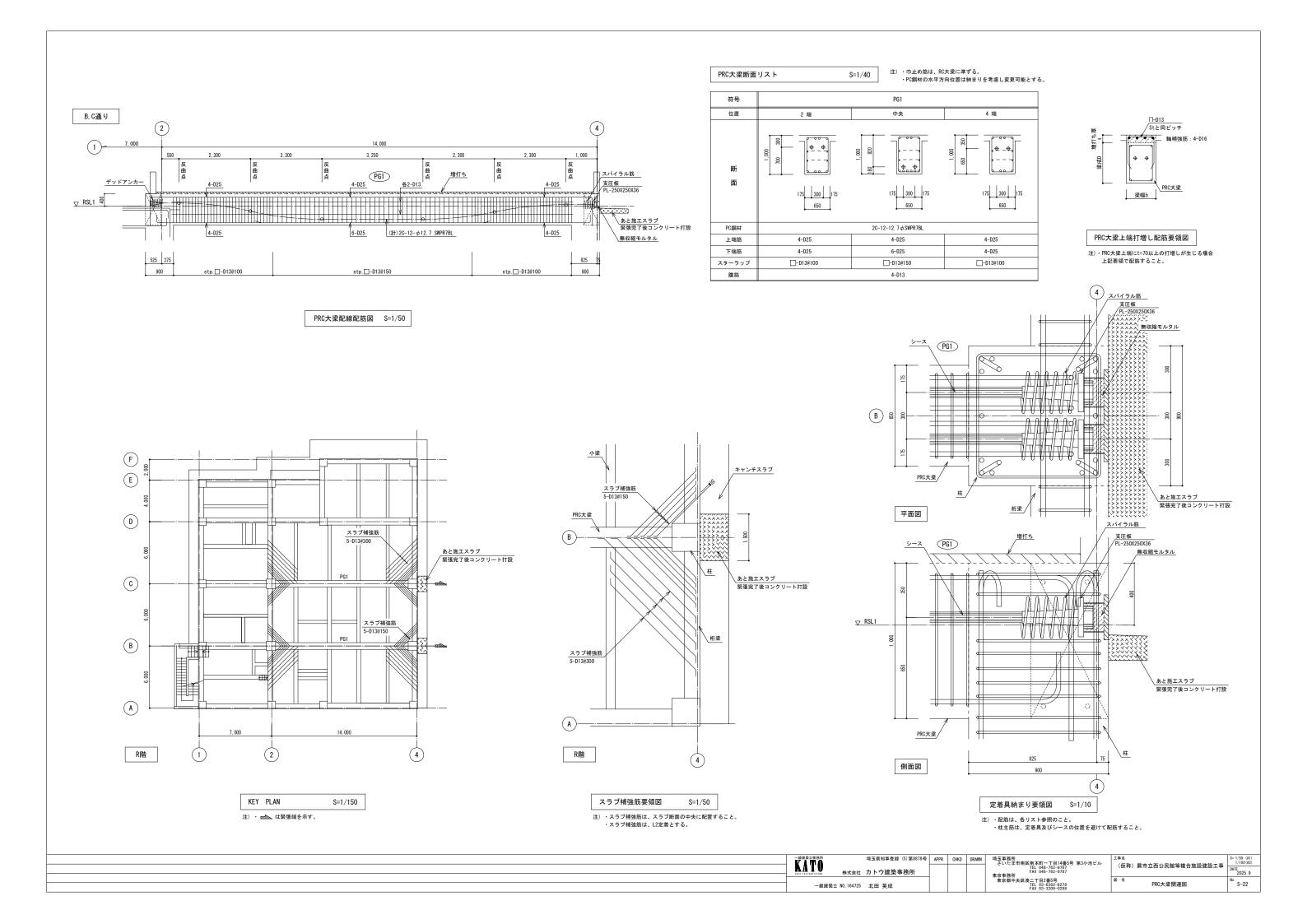
埼玉事務所 さいたま市南区南本町一丁目14番5号 第3小池ビル TEL 048-762-9767 FAX 048-762-9787

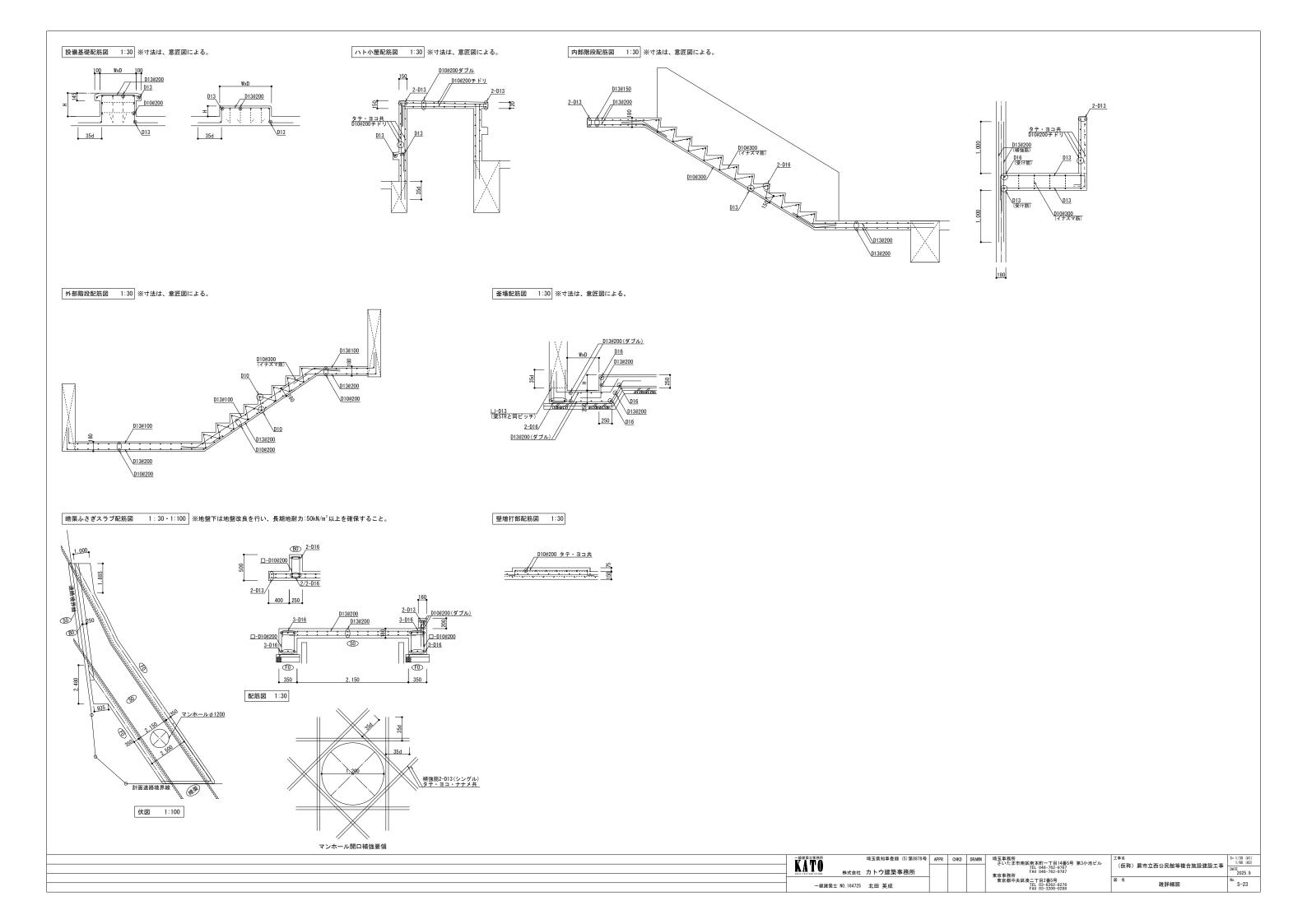
(仮称) 蕨市立西公民館等複合施設建設工事

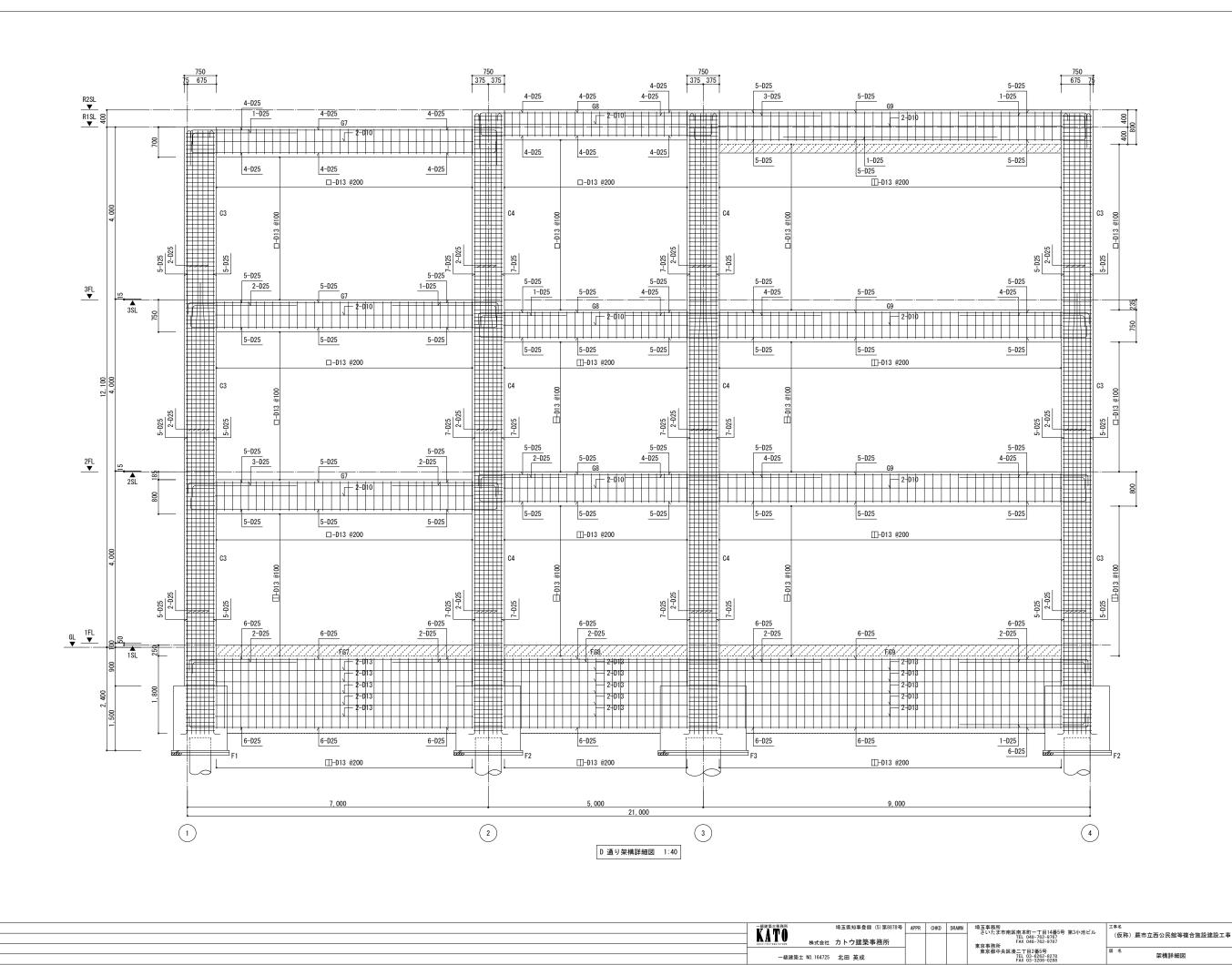
PC工事特記仕様書

DATE 2025. 9

lo. S−21







DATE 2025. 9

No. S-24