

曾宪政	曾宪政
核	核
徐永基	徐永基
对	对
金贵实	金贵实
计	计
金贵实	金贵实
图	图
制	制

钢筋混凝土结构构造详图

批准部门：陕西省住房和城乡建设厅

批准文号：陕建函【2010】6号

主编单位：陕西省建筑标准设计办公室

图集号：陕09G 02

中国建筑西北设计研究院有限公司

实施日期：2010年5月1日

主编单位负责人 付清

主编单位技术负责人 金安实

技术审定人 李永基

设计负责人 金安实

目次

目录	1	框架柱截面及配筋构造	25
抗震设计		框架梁截面及配筋构造、水平加腋梁截面构造	26
编制说明	3	框架梁变截面时纵向钢筋锚固构造	27
框架柱的纵向钢筋连接	14	悬臂梁纵向钢筋锚固构造	28
框架梁的纵向钢筋连接	15	梁、构造柱配筋构造	29
特一、一级抗震等级框架纵向钢筋构造	16	抗震墙的截面及配筋构造	30
二级抗震等级框架纵向钢筋构造	17	抗震墙竖向分布钢筋连接及锚固	31
三级抗震等级框架纵向钢筋构造	18	抗震墙水平分布钢筋连接及锚固	32
四级抗震等级框架纵向钢筋构造	19	抗震墙水平分布钢筋的连接	33
框架顶层端节点构造、纵向钢筋及箍筋弯折做法	20	抗震墙的边缘构件	34
一级抗震等级框架箍筋构造	21	框支柱及抗震墙边缘构件的纵向钢筋连接	35
二级抗震等级框架箍筋构造	22	开洞抗震墙构造、连梁加配交叉斜筋和交叉暗撑构造	36
三级抗震等级框架箍筋构造	23	连梁配筋构造	37
四级抗震等级框架箍筋构造	24	带边框抗震墙构造	38

图名	目次	图集号	陕09G02
		页次	1

曾宪政	曾宪政
核	审
徐永基	徐永基
对	校
金贵实	金贵实
计	设
金贵实	金贵实
图	制

暗梁截面构造、抗震墙洞口补强配筋	39
框支梁、框支柱截面及纵向配筋构造	40
框支梁纵向钢筋构造	41
框支梁、框支柱的箍筋构造	42
框支层的抗震墙、框支梁及楼板构造	43
预制板安装构造	44
后砌填充墙与框架柱拉结	46
后砌填充墙与抗震墙、构造柱的拉结	47
后砌填充墙设置水平系梁、现浇过梁构造	48
后砌填充墙与梁、板的拉结	49
非抗震设计	
编制说明	50
框架柱的纵向钢筋连接	56
框架梁的纵向钢筋连接	57
框架纵向钢筋构造	58
框架中间层节点下部纵向钢筋构造	59
框架顶部端节点钢筋构造	60
框架顶部节点纵向钢筋构造, 框架梁、柱纵向钢筋及箍筋弯折要求	61
框架梁变截面时纵向钢筋锚固构造	62

框架箍筋构造	63
框架柱截面及配筋构造	64
框架梁、框架扁梁截面及配筋构造、水平加腋梁截面构造	65
框架梁遇构造柱及次梁配筋构造	66
悬臂梁纵向钢筋锚固构造	67
剪力墙的截面及配筋构造	68
剪力墙竖向分布钢筋连接及锚固	69
剪力墙水平分布钢筋连接及锚固	70
剪力墙水平分布钢筋的连接	71
错洞墙构造、剪力墙端部配筋加强构造	72
连梁配筋构造、一般洞口加筋构造	73
带边框剪力墙构造	74
框支梁、框支柱截面及纵向配筋构造	75
框支梁纵向配筋构造	76
框支梁、框支柱的箍筋构造	77
框支层的剪力墙、框支梁及楼板构造	78
预制板安装构造	79
后砌填充墙与剪力墙或柱的拉结, 柱、墙洞口现浇过梁钢筋锚固	80

图 名	目 录	图集号	陕09G02
		页 次	2

曾宪政	曾宪政
核	审
金贵实	金贵实
对	校
徐永基	徐永基
计	设
金贵实	金贵实
图	制

编制说明

1 设计依据

《混凝土结构设计规范》GB50010-2002;
《建筑抗震设计规范》GB50011-2001 (2008 年版);
《高层建筑混凝土结构技术规程》JGJ3-2002;
《混凝土结构工程施工质量验收规范》GB50204-2002。
《型钢混凝土组合结构技术规程》JGJ138-2001。
《钢管混凝土结构设计施工规程》CECS28: 90。

2 适用范围

2.0.1 本图集适用于抗震设防烈度为 6~9 度 (抗震等级为特一、一、二、三、四级) 的多层和高层现浇钢筋混凝土框架结构、抗震墙结构 (短肢抗震墙结构) 和框架-抗震墙结构, 以及抗震设防烈度为 6~8 度的现浇钢筋混凝土部分框支抗震墙结构。

2.0.2 本图集适用于设计使用年限为 50 年的上述建筑结构。

2.0.3 应根据具体工程设计确定的结构抗震等级, 选用本图集相应的抗震构造措施。

3 材料

3.1 混凝土

3.1.1 现浇框架梁、柱、节点的混凝土强度等级:

结构环境类别为二 b 和三类或结构抗震等级为特一级和一级者, 不应低于 C30, 结构环境类别为二 a 类者, 不应低于 C25, 结构环境类别为一类者, 不应低于 C20。

3.1.2 现浇框架梁的混凝土强度等级不宜大于 C40。

3.1.3 框架柱的混凝土强度等级:

抗震设防烈度为 9 度时不宜超过 C60; 抗震设防烈度为 8 度时不宜超过 C70。

3.1.4 抗震墙结构的混凝土强度等级不应低于 C20, 短肢抗震墙——筒体结构的混凝土强度等级不应低于 C25。

3.1.5 框支梁、框支柱的混凝土强度等级不应低于 C30。

3.2 钢筋

3.2.1 ϕ 表示 HPB235 级钢筋;

Φ 表示 HRB335 级钢筋;

Φ 表示 HRB400 级钢筋。

HPB235 级钢筋系指现行国家标准《钢筋混凝土用钢 第 1 部分: 热轧光圆钢筋》GB 1499.1-2008 中的 Q235 钢筋; HRB400 级和 HRB335 级钢筋系指现行国家标准《钢筋混凝土用钢 第 2 部分: 热轧带肋钢筋》GB1499.2-2007 中的 HRB400 和 HRB335 钢筋。

3.2.2 纵向受力钢筋宜选用符合抗震性能指标的 HRB400 级热轧钢筋, 也可采用符合抗震性能指标的 HRB335 级热轧钢筋; 箍筋宜选用符合复合抗震性能指标的 HRB335、HRB400 级热轧钢筋。

图 名

编制说明

图集号

陕 09G02

页 次

3

3.2.3 钢筋强度标准值应具有比小于 95%的保证率。

3.2.4 当需要以强度等级较高的钢筋替代原设计中的纵向受力钢筋时，应按照钢筋承载力设计值相等的原则换算，并应满足最小配筋率、裂缝宽度限制等要求。

3.2.5 三类环境中的结构构件，其受力钢筋宜采用环氧树脂涂层带肋钢筋。

3.2.6 一、二、三级抗震等级框架和斜撑构件（含梯段）中的纵向受力钢筋，应满足以下要求：

1 钢筋的抗拉强度实测值与屈服强度实测值的比值不应小于 1.25。

2 钢筋的屈服强度实测值与强度标准值的比值不应大于 1.3。

3 钢筋在最大拉力下的总伸长率实测值不应小于 9%。

3.3 型钢

3.3.1 采用 Q235—B、C、D；Q345—B、C、D、E。

3.4 焊条与焊剂

3.4.1 按现行行业标准《钢筋焊接及验收规程》JGJ18-2003 采用。

3.4.2 电弧焊采用的焊条，应符合现行国家标准《碳钢焊条》GB/T 5117 或《低合金钢焊条》GB/T 5118 的规定，其型号可按表 3.4.2 采用。

表 3.4.2 钢筋电弧焊焊条型号

钢筋种类	HPB235	HRB335	HRB400
焊条型号	E 4303	E 4303	E 5003

3.4.3 电渣压力焊可采用 HJ431 焊剂。

4 混凝土保护层

4.0.1 纵向受力钢筋混凝土保护层最小厚度（钢筋外边 至混凝土表面距离）按表 4.0.1 采用，且不应小于受力钢筋的公称直径。

表 4.0.1 纵向受力钢筋的混凝土保护层最小厚度

环境类别	板、墙			梁、连梁			柱、边 构件		
	C20	C25~C45	≥C50	C20	C25~C45	≥C50	C20	C25~C45	≥C50
一	20	15	15	30	25	25	30	30	30
二	a	—	20	—	30	30	—	30	30
	b	—	25	—	35	30	—	35	30
三	—	30	25	—	40	35	—	40	35

注：1 板、墙中分布钢筋的保护层厚度不应小于表中数值减 10，且不小于 10；梁、柱、连梁和边 构件中箍筋和构造钢筋的保护层厚度不应小于 15；

2 当梁、柱的保护层厚度大于 40 时，应对混凝土保护层采取在保护层表面加设小直径焊接（或绑扎）钢筋网或其他有效的防裂措施；

3 有防火要求的建筑物，其混凝土保护层厚度尚应符合国家现行有关标准的规定；

4 处于二、三类环境中的悬臂板，其上表面应采取有效保护措施。

4.0.2 迎水面钢筋保护层厚度不应小于 50。

5 纵向受拉钢筋的抗震锚固长度 l_{aE} 和抗震搭接长度 l_{lE}

5.0.1 纵向受拉钢筋的抗震最小锚固长度 l_{aE} 见表 5.0.1。

表 5.0.1 纵向受拉钢筋的抗震最小锚固长度 l_{aE}

抗震等级	最小钢筋锚固长度 l_{aE}
特一、一、二	$1.15 l_a$
三	$1.05 l_a$
四	l_a

5.0.2 纵向受拉钢筋的抗震最小搭接长度 l_{lE} 见表 5.0.2。

表 5.0.2 纵向受拉钢筋的抗震最小搭接长度 l_{lE}

抗震等级	纵向钢筋搭接接头面积百分率 (%)		
	≤ 25	50	100
特一、一、二	$1.38 l_a$	$1.61 l_a$	$1.84 l_a$
三	$1.26 l_a$	$1.47 l_a$	$1.68 l_a$
四	$1.20 l_a$	$1.40 l_a$	$1.60 l_a$

5.0.3 非抗震设计时纵向受拉钢筋的最小锚固长度 l_a 不应小于表 5.0.3 的规定。

表 5.0.3 纵向受拉钢筋的最小锚固长度 l_a (mm)

钢筋种类	混凝土强度等级				
	C20	C25	C30	C35	\geq C40
HPB235	$31 d$	$26 d$	$23 d$	$21 d$	$20 d$
HRB335	$38 d$	$33 d$	$29 d$	$27 d$	$25 d$
HRB400	$46 d$	$40 d$	$35 d$	$32 d$	$29 d$

- 注: 1 HPB235 级钢筋, 其末端应做 180° 弯钩, 弯后的平直段长度不应小于 $3 d$;
- 2 当 HRB335 和 HRB400 级钢筋直径大于 25 时, 其锚固长度应乘以修正系数 1.1;
- 3 HRB335 和 HRB400 级的环氧树脂涂层钢筋, 其锚固长度应乘以修正系数 1.25;
- 4 当钢筋在混凝土施工过程中易受扰动 (如滑模施工) 时, 其锚固长度应乘以修正系数 1.1;
- 5 当 HRB335 和 HRB400 级钢筋在锚固区的混凝土保护层厚度大于钢筋直径的 3 倍且配有箍筋时, 其锚固长度可乘以修正系数 0.8;
- 6 经上述修正后的锚固长度不应小于 250;
- 7 d 为纵向钢筋直径。

6 受拉钢筋接头的质量要求

6.0.1 机械连接接头的质量和构造应符合《钢筋机械连接通用技术规程》JGJ 107-2003 的要求。

6.0.2 焊接接头的质量应符合国家标准《钢筋焊接及验收规程》JGJ 18-2003 的要求。

7 框架结构——框架柱和框架梁

7.1 框架柱的纵向钢筋

7.1.1 抗震设计时框架柱全部纵向钢筋的最小配筋率应符合表 7.1.1 的规定, 且柱截面每一侧纵向钢筋配筋率不应小于 0.2%。

图 名	编制说明	图集号	陕 09G02
		页 次	5

表 7.1.1 框架柱全部纵向钢筋的最小配筋率 (%)

柱类型	抗震等级			
	一级	二级	三级	四级
中柱、边柱	1.0	0.8	0.7	0.6
角柱	1.2	1.0	0.9	0.8
框支柱	1.2	1.0	—	—

- 注：1 当混凝土强度等级大于等于 C60 时，表中的数值应增加 0.1；
- 2 当采用 HRB400 级钢筋时，表中数值应允许减小 0.1；
- 3 抗震设计时，对 IV 类场地上较高的高层建筑，表中数值应增加 0.1。

- 7.1.2 框架柱全部纵向钢筋的最大配筋率，抗震设计时不应大于 5%。
- 7.1.3 一级且剪跨比不大于 2 的柱，其单侧纵向受拉钢筋的配筋率不宜大于 1.2%。
- 7.1.4 边柱、角柱考虑地震作用组合产生小偏心受拉时，柱内纵向钢筋总面积应比计算值增加 25%，且钢筋强度设计值不应大于 300MPa。
- 7.1.5 框架柱的纵向钢筋连接按页 14 详图施工。
- 7.2 框架梁的纵向钢筋
- 7.2.1 抗震设计时，框架梁端纵向钢筋的配筋率不应大于 2.5%。
- 7.2.2 框架梁纵向钢筋的最小配筋百分率 ρ_{\min} (%) 见表 7.2.2。

表 7.2.2 框架梁纵向钢筋的最小配筋百分率 ρ_{\min} (%)

抗震等级	位 置	
	支座（取较大值）	跨中（取较大值）
一级	0.4 和 $80 f_t / f_y$	0.30 和 $65 f_t / f_y$
二级	0.30 和 $65 f_t / f_y$	0.25 和 $55 f_t / f_y$
三、四级	0.25 和 $55 f_t / f_y$	0.20 和 $45 f_t / f_y$

- 7.2.3 框架梁的纵向钢筋连接按页 15 详图施工。
- 7.3 框架柱的箍筋
- 7.3.1 抗震设计时，框架柱加密区范围内箍筋的体积配箍率应按下式计算：

$$\rho_v \geq \lambda_v f_c / f_{yv}$$

- 式中 ρ_v ——柱箍筋的体积配箍率；
- λ_v ——柱最小配箍特征值按表 7.3.1-2 采用；
- f_c ——混凝土轴心抗压强度设计值。当柱混凝土强度等级低于 C35 时，应按 C35 计算；
- f_{yv} ——柱箍筋或拉筋的抗拉强度设计值超过 360N/mm² 时，应按 360N/mm² 计算。

框架柱的箍筋加密区范围内，箍筋的体积配箍率最小值见表 7.3.1-1。

图 名	编制说明	图集号	陕 09G02
		页 次	6

表 7.3.1-1 框架柱箍筋加密区范围内箍筋的体积配箍率最小值 (%)

抗震等级	一级	二级	三级	四级
ρ_{vmin}	0.8	0.6	0.4	0.4

注：1 剪跨比 ≤ 2 的柱宜采用复合螺旋箍或井字复合箍，其 $\rho_{vmin} \geq 1.2\%$ ；设防烈度为 9 度时， $\rho_{vmin} \geq 1.5\%$ ；

2 计算复合螺旋箍的体积配箍率时，其非螺旋箍的箍筋体积应乘以换算系数 0.8。

表 7.3.1-2 柱端箍筋加密区最小配箍特征值 λ_v

抗震等级	箍筋形式	柱 轴 压 比								
		≤ 0.30	0.40	0.50	0.60	0.70	0.80	0.90	1.00	1.05
一级	普通箍、复合箍	0.10	0.11	0.13	0.15	0.17	0.20	0.23	—	—
	螺旋箍、复合或连续复合螺旋箍	0.08	0.09	0.11	0.13	0.15	0.18	0.21	—	—
二级	普通箍、复合箍	0.08	0.09	0.11	0.13	0.15	0.17	0.19	0.22	0.24
	螺旋箍、复合或连续复合螺旋箍	0.06	0.07	0.09	0.11	0.13	0.15	0.17	0.20	0.22
三级	普通箍、复合箍	0.06	0.07	0.09	0.11	0.13	0.15	0.17	0.20	0.22
	螺旋箍、复合或连续复合螺旋箍	0.05	0.06	0.07	0.09	0.11	0.13	0.15	0.18	0.20

注：普通箍指单个矩形箍或单个圆形箍；螺旋箍指单个连续螺旋箍筋；复合箍指由矩形、多边形、圆形箍或拉筋组成的箍筋；复合螺旋箍指由螺旋箍与矩形、多边形、圆形箍或拉筋组成的箍筋；连续复合螺旋箍指全部螺旋箍由同一根钢筋加工而成的箍筋。

7.3.2 框架柱箍筋非加密区的体积配箍率不宜小于加密区的 50%。

7.4 框架梁的箍筋

7.4.1 抗震设计时，梁端箍筋加密区的长度、箍筋最大间距和最小直径见页 21~24 详图。

7.4.2 抗震设计时，梁全长箍筋的面积配筋率应符合以下要求：

一级 $\rho_{sv} \geq 0.30f_t / f_{yv}$

二级 $\rho_{sv} \geq 0.28f_t / f_{yv}$

三、四级 $\rho_{sv} \geq 0.26f_t / f_{yv}$

7.5 梁柱节点核心区

7.5.1 抗震设计时，梁、柱节点核心区箍筋的要求见表 7.5.1。

表 7.5.1 框架节点核心区配箍特征值 λ_v 及箍筋体积配箍率

抗震等级	配箍特征值 λ_v	箍筋体积配箍率 (%)
一级	0.12	≥ 0.6
二级	0.10	≥ 0.5
三级	0.08	≥ 0.4

注：剪跨比 ≤ 2 的节点核心区配箍特征值 λ_v 不宜小于核心区上、下柱端配箍特征值中的较大值。

图 名	编制说明	图集号	陕 09G02
		页 次	7

7.6 构造详图

7.6.1 框架纵向钢筋的构造见页 16~20 详图。

7.6.2 框架箍筋的构造见页 21~24 详图。

7.6.3 框架柱、梁的截面及配筋应分别满足页 25 详图 ①~⑩ 及页 26 详图 ①~④ 的要求，宽扁梁的截面要求见页 26 详图 ⑤、⑥。当框架梁、柱中心线的偏心距大于该方向柱宽的 1/4 时，可采用水平加腋梁，其截面要求见页 26 详图 ⑦。

7.6.4 框架梁、柱纵向钢筋的弯折按页 20 详图 ④ 进行。箍筋的弯钩及纵向钢筋搭接区箍筋弯钩应按页 20 详图 ①~③ 施工。

7.6.5 框架梁承受次梁集中力时，应设附加钢筋承受次梁集中力。当采用加密箍筋做法时，按页 29 详图 ⑥ 施工；当采用吊筋做法时，按页 29 详图 ③~⑤ 施工。

7.6.6 框架柱变截面处的柱主筋弯折构造见页 25 详图 ①。

7.6.7 框架梁变截面时，纵向钢筋的锚固构造见页 27。

7.6.8 悬臂梁端有次梁集中力时，按页 29 详图 ⑦ 施工。

7.6.9 悬臂梁纵向钢筋锚固构造见页 28。长悬臂梁下部钢筋受拉时，应满足受拉钢筋锚固要求。

8 抗震墙结构——抗震墙和连梁

8.0.1 抗震墙的截面及配筋构造要求见页 30。

8.0.2 抗震墙的竖向分布钢筋连接及锚固按页 31 详图 ①~⑤ 施工。

8.0.3 抗震墙的水平分布钢筋锚固见页 32 详图 ①~③。

8.0.4 抗震墙水平分布钢筋的搭接、机械连接及焊接分别按页 32 详图

④~⑦、页 33 详图 ①~④ 及 ⑤~⑧ 施工。

8.0.5 抗震墙分布钢筋间的拉接筋构造要求见页 30 详图 ①。

8.0.6 抗震墙的构造边 构件(暗柱、端柱及翼墙)，如页 34 图 ①~④ 所示，纵向钢筋连接应满足页 35 详图的要求。构造边 构件的纵向钢筋应按具体工程设计配置，并应满足表 8.0.6 的规定。

表 8.0.6 抗震墙构造边 构件的配筋要求

抗震等级	底部加强部位			其他部位		
	纵向钢筋最小量 (取较大值)	箍筋、拉筋		纵向钢筋最小量 (取较大值)	箍筋、拉筋	
		最小直径 (mm)	沿竖向最大间距 (mm)		最小直径 (mm)	沿竖向最大间距 (mm)
一	$0.010A_c, 6\phi 16$	8	100	$0.008A_c, 6\phi 14$	8	150
二	$0.008A_c, 6\phi 14$	8	150	$0.006A_c, 6\phi 12$	8	200
三	$0.005A_c, 4\phi 12$	6	150	$0.004A_c, 4\phi 12$	6	200
四	$0.005A_c, 4\phi 12$	6	200	$0.004A_c, 4\phi 12$	6	250

注：1 ϕ 示纵向钢筋直径；

2 对于复杂高层建筑结构、混合结构、框架-抗震墙结构、筒体结构以及 B 级高度的抗震墙结构中的抗震墙(筒体)，其构造边 构件其他部位，纵向钢筋最小量中 $0.008A_c$ 、 $0.006A_c$ 和 $0.004A_c$ 分别代之以 $0.010A_c$ 、 $0.008A_c$ 和 $0.005A_c$ ；其箍筋特征值不宜小于 0.1。

8.0.7 抗震墙的约束边 构件的设计应符合下列要求：

图 名	编制说明	图集号	陕 09G02
		页 次	8

1 约束边 构件沿墙肢方向的长度 l_c 和箍筋配箍特征值 λ_v 宜符合表 8.0.7 的要求,且一、二级抗震等级时箍筋直径均不应小于 8、箍筋间距分别不应大于 100 和 150。箍筋的配筋范围如页 34 详图 ⑤~⑧ 中的阴影面积所示。

表 8.0.7 约束边 构件范围 l_c 及其配箍特征值 λ_v

项 目	一级 (9 度)	一级 (7、8 度)	二级
λ_v	0.20	0.20	0.20
l_c (暗柱)	$0.25h_w$	$0.20h_w$	$0.20h_w$
l_c (有翼墙或端柱)	$0.20h_w$	$0.15h_w$	$0.15h_w$

注: 1 λ_v 为约束边 构件的配箍特征值, h_w 为抗震墙墙肢长度。

2 l_c 为约束边 构件沿墙肢方向的长度,不应小于表中数值、 $1.5b_w$ 和 450 三者的最大值, b_w 为抗震墙的厚度;有翼墙或端柱时尚不应小于翼墙厚度或端柱沿墙肢方向截面高度加 300。

3 抗震墙的翼墙长度小于其厚度 3 倍或端柱截面边长小于墙厚的 2 倍时,视为无翼墙或无端柱。

2 约束边 构件纵向钢筋的配筋范围不应小于页 34 详图 ⑤~⑧ 中阴影面积,其纵向钢筋最小截面面积,一、二级抗震设计时分别不应小于图中阴影面积的 1.2%和 1.0%,并分别不应小于 $6\phi 16$ 和 $6\phi 14$ 。

8.0.8 箍筋的弯钩及纵向钢筋搭接区箍筋弯钩应严格按页 20 详图 ①~③ 施工;钢筋的弯折做法见页 20 详图 ④。

8.0.9 抗震墙竖向钢筋在顶部的锚固见页 31 详图 ⑤。

8.0.10 错洞抗震墙应力分布复杂,一、二和三级抗震等级时,底部加

强部位不宜采用,其他情况如无法避免错洞墙,宜控制墙洞口间水平距离不小于 2m,除计算应仔细分析外,且在洞边采取有效构造措施,见页 36 详图 ①。

8.0.11 叠合错洞抗震墙,一、二和三级抗震等级时,不宜采用,当无法避免叠合错洞墙时,应进行仔细应力分析,并在洞边采取有效构造措施,见页 36 详图 ②、③。

8.0.12 连梁配筋构造见页 37 详图 ①~③ 及页 36 详图 ④~⑥,连梁上开小洞按页 37 详图 ④ 补强。

8.0.13 抗震墙洞口补强配筋构造见页 39 详图 ②。

9 框架-抗震墙结构——框架柱、框架梁、带边框抗震墙、暗梁和连梁

9.0.1 框架柱和框架梁的要求见本说明第七节。

9.0.2 连梁的要求见本说明第八节。

9.0.3 抗震墙的竖向和水平分布钢筋最小配筋率:当抗震等级为一、二、三级时见本说明第八节;当抗震等级为四级时不应小于 0.25%。

9.0.4 带边框的抗震墙构造:

1 抗震墙的周边应设置梁(或暗梁)和端柱组成的边框,其构造见页 38 详图。

2 端柱截面宜与同层框架柱相同。端柱的构造要求应满足本说明第七节对框架柱的要求。

3 带边框抗震墙的混凝土强度等级宜与边框柱相同。

4 抗震墙的截面及配筋构造见页 30。

5 抗震墙底部加强部位的端柱构造见页 38 详图 ①。

图 名	编制说明	图集号	陕 09G02
		页 次	9

6 紧靠抗震墙洞口的端柱构造见页 38 详图 ②。

7 抗震墙开洞时,应在洞口两侧配置边 构件。洞口上下宜配置构造钢筋见页 39 详图 ③。

8 每层抗震墙当无边框梁时,应设暗梁,暗梁的截面及配筋构造见表 9.0.4 及页 39 详图 ①。

表 9.0.4 暗梁配筋构造要求

抗震等级	上、下主筋最小配筋率 (%)	箍筋最小直径 (mm)	箍筋最大间距 (mm)
一级	0.4 和 $80 f_t / f_y$ 中较大值	10	100
二级	0.3 和 $65 f_t / f_y$ 中较大值	8	100
三级	0.25 和 $55 f_t / f_y$ 中较大值	8	150
四级	0.25 和 $55 f_t / f_y$ 中较大值	6	150

10 部分框支抗震墙结构——框支梁和框支柱、抗震墙和连梁

10.1 框支梁和框支柱

10.1.1 框支梁、柱的截面要求及其相互关系见页 40 详图 ②。

10.1.2 框支柱的纵向钢筋连接按页 35 详图 ① 施工。

10.1.3 框支梁的纵向钢筋接头宜采用 I 级机械连接,同一截面内接头

钢筋面积不应超过全部纵向钢筋截面积的 50%,接头位置应避开上部墙体开洞部位及梁端箍筋加密区部位。

10.1.4 框支梁纵向钢筋构造按页 41 详图施工。

10.1.5 框支柱顶部纵向钢筋锚固按页 40 详图 ① 施工。

10.1.6 框支梁、柱箍筋布置及要求见页 42 详图 ①。

10.1.7 框支柱箍筋应采用复合螺旋箍筋或井字复合箍筋,其构造见页 42 详图 ② 所示。框支(架)梁箍筋构造见页 42 详图 ③ 所示。

10.1.8 框支抗震墙开洞处和框支梁托柱处,框支梁的箍筋应加强,按页 42 详图 ④ 施工。

10.2 抗震墙和连梁

10.2.1 框支梁上抗震墙的竖向钢筋构造见页 43 详图 ①。

10.2.2 框支梁上一层墙体局部加强配筋范围,见页 43 详图 ②,其中:

1 柱上墙体的端部竖向钢筋 A_s 宜大于等于

$$h_c b_w (\sigma_{01} - f_c) / f_y$$

2 柱边 $0.2l_n$ 宽度范围内竖向分布钢筋 A_{sw} 宜大于等于

$$0.2l_n b_w (\sigma_{02} - f_c) / f_{yw}$$

3 框支梁上的 $0.2l_n$ 高度范围内水平钢筋 A_{sh} 宜大于等于

$$0.2l_n b_w \sigma_{x_{max}} / f_{yh}$$

以上计算和配筋见具体工程设计。有地震作用时,上述三个公式中 σ_{01} 、 σ_{02} 、 $\sigma_{x_{max}}$ 均应乘以 γ_{RE} , γ_{RE} 取 0.85。

10.2.3 除上述要求,尚应满足本说明第 8 章的有关要求。

11 抗震等级为特一级的钢筋混凝土构件

图 名	编制说明	图集号	陕 09G02
		页 次	10

11.0.1 抗震等级为特一级的钢筋混凝土构件除应符合一级抗震等级的基本要求外，尚应符合本章的规定。

11.0.2 框架柱或框支柱宜采用型钢混凝土柱或钢管混凝土柱，型钢钢板的宽厚比及钢管径厚比满足表 11.0.2（图 11.0.2）及下述要求时，可不进行局部稳定验算：

表 11.0.2 型钢钢板宽厚比及钢管径厚比

钢 号	型钢板柱		圆钢管柱
	b/t_f	h_w/t_w	D/t_w
Q235	< 23	< 96	≤ 85
Q345	< 19	< 81	≤ 70

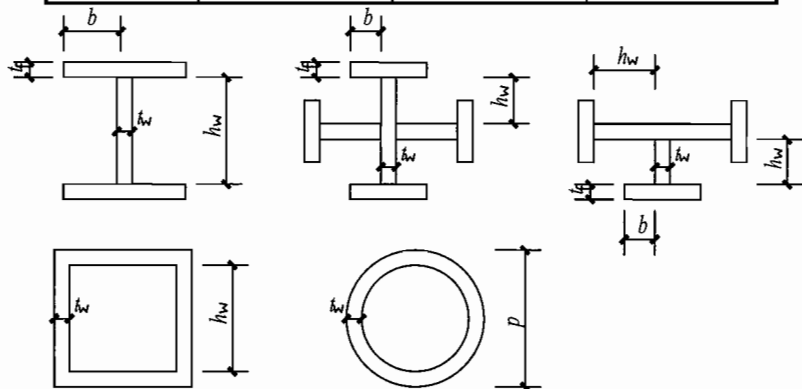


图 11.0.2 型钢钢板宽厚比及钢管径厚比

- 1 型钢混凝土中型钢的保护厚度不宜小于 120。
- 2 柱纵筋与型钢的最小净距不应小于 25。

3 柱纵向钢筋的最小配筋率不宜小于 0.8%。

4 柱型钢含钢率，当轴压比大于 0.4 时，不宜小于 4%，当轴压比小于 0.4 时，不宜小于 3%。

5 型钢混凝土柱的长细比不宜大于 30。

11.0.3 钢筋混凝土框架柱柱端加密区最小配筋特征值 λ_v 应按表 9 数值增大 0.02 采用；全部纵向钢筋的最小配筋率中边柱取 1.4%，角柱取 1.6%。

11.0.4 钢筋混凝土框支柱柱端加密区最小配箍特征值 λ_v 按表 9 数字增大 0.03 采用，且箍筋体积配筋率不应小于 1.6%；全部纵向钢筋的最小构造配筋百分率取 1.6%。

11.0.5 框架梁端加密区箍筋最小配箍率增大 10%。

11.0.6 筒体、抗震墙应符合下列要求：

1 一般部位的水平和竖向分布钢筋最小配筋率应取为 0.35%，底部加强部位的水平和竖向分布钢筋的最小配筋率应取为 0.4%。

2 约束边 构件纵向钢筋最小构造配筋率应取为 1.4%，配箍特征值宜增大 20%；构造边 构件纵向钢筋的配筋率不应小于 1.2%。

3 框支抗震墙结构的落地抗震墙底部加强部位边 构件宜配置型钢，型钢宜向上下各延伸一层。

11.0.7 抗震墙和筒体的连梁应符合下列要求：

- 1 当跨高比不大于 2 时，宜配置交叉暗撑，详见页 36 详图 ⑤。
- 2 当跨高比不大于 1 时，应配置交叉暗撑，详见页 36 详图 ⑥。
- 3 连梁剪力应全部由交叉暗撑承担。

图 名

编制说明

图集号

陕 09G02

页 次

11

曾宪政	曾宪政
核 审	
金 贵 实	金 贵 实
对 校	
徐永基	徐永基
计 设	
金 贵 实	金 贵 实
图 制	

12 板与梁

12.0.1 板与梁中受力钢筋可采用搭接接头,位置应相互错开,从任一接头中心至 $1.3l_f$ 或 $1.3l'_f$ 的区段范围内,有接头的受拉钢筋截面面积不宜超过受拉钢筋总面积的25%;确有必要时,梁类构件不应大于50%,板类构件可适当放宽。

12.0.2 房屋的顶层、结构转换层、平面复杂或开洞过大的楼层及作为上部结构嵌固部位的地下室楼层应采用现浇楼盖,宜双层双向配筋。

12.0.3 一般楼层现浇楼板厚度不应小于80,当板内预埋暗管时不宜小于100;顶层楼板厚度不宜小于120,宜双层双向配筋;普通地下室顶板厚度不宜小于160。地下室顶板作为上部结构的嵌固部位时,应避免在地下室顶板开设大洞口,地下室顶板和框支层楼板厚度不宜小于180,混凝土强度等级不宜小于C30,应采用双层双向配筋,且每层每个方向的配筋率不宜小于0.25%。

12.0.4 房屋高度不超过50m的框架结构或抗震墙结构,当采用装配式楼盖时,应符合下列要求:

1 楼盖的预制板板缝宽度不宜小于40,当板缝大于40时,在板缝内配置钢筋,并宜贯通整个结构单元,如页44详图④所示。

2 预制板板端宜留胡子筋,其长度不宜小于100,如页45详图③所示。

3 预制空心板板孔堵头外宜留出不小于50的空腔,如页45详图③所示。

12.0.5 房屋高度不超过50m时,8、9度的框架-抗震墙结构应采用现

浇楼盖。6、7度的框架-抗震墙结构可采用装配整体式楼盖,且应符合下列要求:

1 楼盖每层宜设置厚度不小于50的钢筋混凝土现浇层,8度采用装配式屋盖时,应设置厚度不小于50的钢筋混凝土现浇层。如页44图①~④所示。

2 楼盖的预制板板缝构造要求同本节第12.0.4条第1款。

12.0.6 房屋高度超过50m时,框架-抗震墙结构应采用现浇楼盖结构、抗震墙结构和框架结构应采用现浇楼盖结构。

12.0.7 框支层楼板的边和较大洞口的周边应设置边梁,按页43详图③施工。

12.0.8 梁或板上、下有构造柱时,应在其上、下预留钢筋按页29详图①施工。

12.0.9 梁中应设附加钢筋承受次梁集中力,当采用附加箍筋时,按页29详图⑥施工;当采用附加吊筋时,按页29详图③~⑤施工。

12.0.10 悬臂梁端有次梁集中力时,按页29详图⑦施工。

12.0.11 次梁与主梁同高时,次梁钢筋应按页29详图②构造施工。

12.0.12 梁箍筋按计算需要设置,且其最小配筋率尚应满足:

受弯构件,当 $V > 0.7f_t b h_0$ 时: $\rho_{sv} \geq 0.24f_t/f_{yv}$

受弯剪扭时: $\rho_{sv} \geq 0.28f_t/f_{yv}$

13 后砌填充墙的抗震构造措施

13.0.1 后砌填充墙与框架柱和抗震墙的拉结按页46~47详图施工,施工时必须按建筑图纸上填充墙位置在框架柱和抗震墙内预留拉结钢筋。

图 名

编制说明

图集号

陕09G02

页 次

12

曾宪政	曾宪政
核	核
金贵实	金贵实
对	对
徐永基	徐永基
计	计
金贵实	金贵实
图	图
制	制

13.0.2 后砌填充墙应与梁、板底面密切结合,其构造见页 49 详图 ③。

13.0.3 后砌填充墙,当墙高大于 4m 时,在墙高中部或门顶处设置与柱连接的通长钢筋混凝土水平系梁,系梁梁宽同墙厚,梁高不小于 120,配筋见页 48 详图 ①。当兼过梁时,应按计算在洞口另加钢筋。

13.0.4 后砌填充墙,当墙长大于 2 倍层高时应设构造柱,构造柱应在主体完工后施工,必须先砌墙后浇构造柱,构造柱内竖向钢筋和箍筋除注明者外,均为 $4\phi 12$ 及 $\phi 6@200$,构造柱与墙体拉结钢筋做法见页 47 详图 ③~⑤。

13.0.5 后砌填充墙,当墙长大于 5m 时,墙顶部应与梁、板拉结,分别按页 49 详图 ①、② 施工。

13.0.6 后砌填充墙的材料应符合下列规定:

1 烧结普通砖和烧结多孔砖的强度等级不应低于 MU10,砂浆强度等级不应低于 M5。

2 混凝土小型空心砌块的强度等级不应低于 MU7.5,砂浆强度等级不应低于 M7.5。

14 其他

14.0.1 后砌填充墙上的门窗过梁见具体工程建筑图,对于柱(或抗震墙)边的现浇过梁,当施工柱(或抗震墙)时应在现浇过梁处从柱(或抗震墙)内顶留伸出钢筋,见页 48 详图 ②、③。

14.0.2 所有外露铁件均涂红丹二度,色漆二度。

14.0.3 本图集标注尺寸单位除注明者外均为 mm,标高为 m。

14.0.4 本图集一般略去“抗震设防烈度”字样,如:“抗震设防烈度为 7 度”简称为“7 度”。

图 名

编制说明

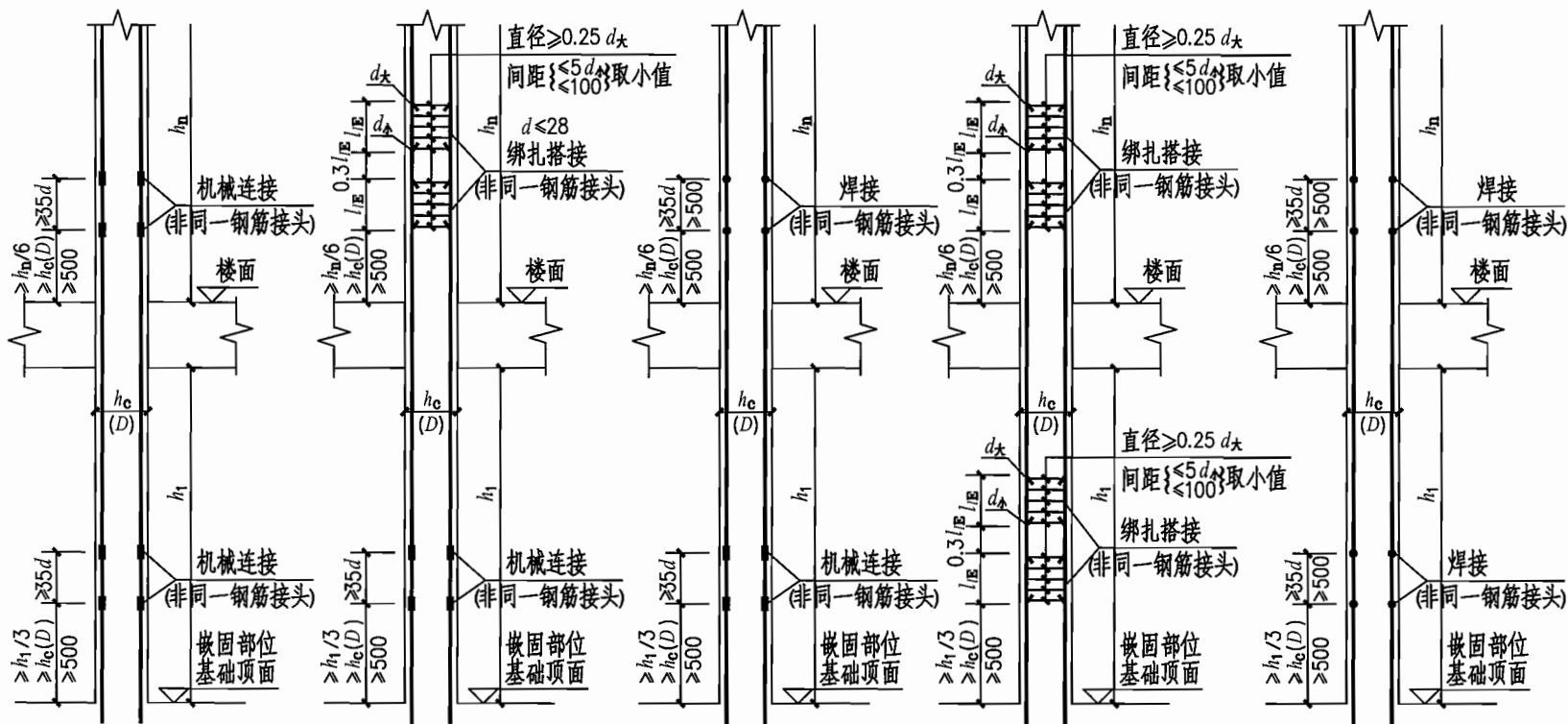
图集号

陕 09G02

页 次

13

制	图	贺晓兰	设计	徐永基	校	对	金贵实	审核	曹宪玖	曹宪玖
---	---	-----	----	-----	---	---	-----	----	-----	-----

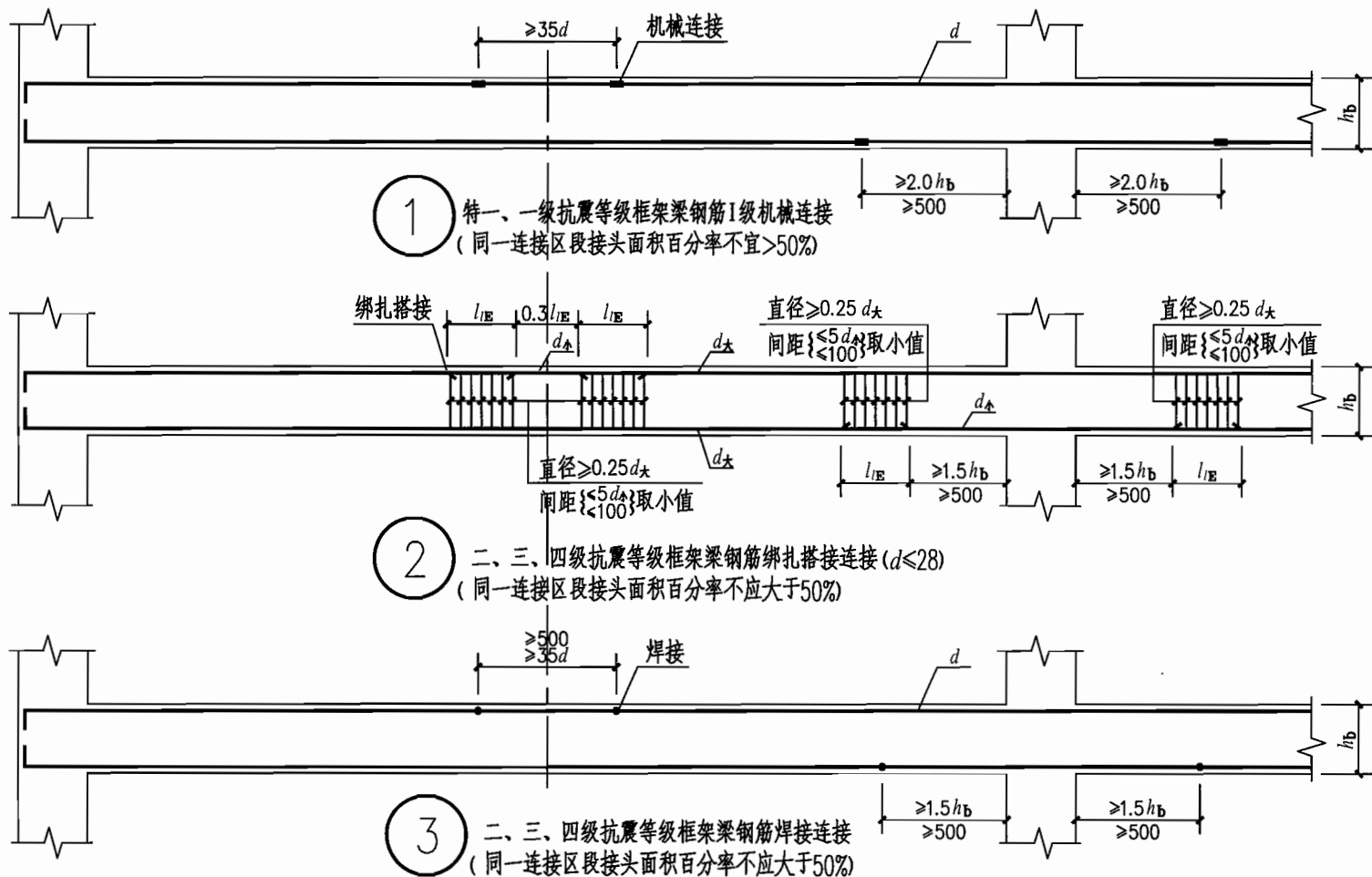


- 1 特一、一、二级抗震等级 I 级机械连接 (同一连接区段接头面积百分率不宜 > 50%)
- 2 三级抗震等级 底层 I 级机械连接, 其他部位绑扎搭接 (同一连接区段接头面积百分率: I 级机械连接不宜 > 50%; 绑扎搭接不应 > 50%)
- 3 三级抗震等级 底层 I 级机械连接, 其他部位焊接 (同一连接区段接头面积百分率: I 级机械连接不宜 > 50%; 焊接不应 > 50%)
- 4 四级抗震等级 $d \leq 28$ (同一连接区段接头面积百分率不宜大于 50%)
- 5 四级抗震等级 (同一连接区段接头面积百分率不应大于 50%)

注: 1 d 为纵向钢筋的较大直径。
 2 h_c 为矩形截面柱的长边尺寸。
 3 D 为圆形截面柱的直径。
 4 钢筋连接接头宜设置在构件受力较小部位, 当接头位置无法按本图避开柱端箍筋加密区时, 宜采用 I 级机械连接, 且钢筋接头面积百分率不应超过 50%。
 5 详图 ①~③ 为特一、一~三级抗震等级宜采用的连接接头, 但也可采用绑扎搭接或焊接接头, 做法见详图 ④⑤。

图名	框架柱的纵向钢筋连接	图集号	陕 09G02
		页次	14

曾宪政	曾宪政
核	
金贵实	金贵实
对	
徐永基	徐永基
计	
贺晓兰	贺晓兰
图	



注: 1 上部纵筋接头宜设在中部附近。

2 搭接接头范围内箍筋应加密。

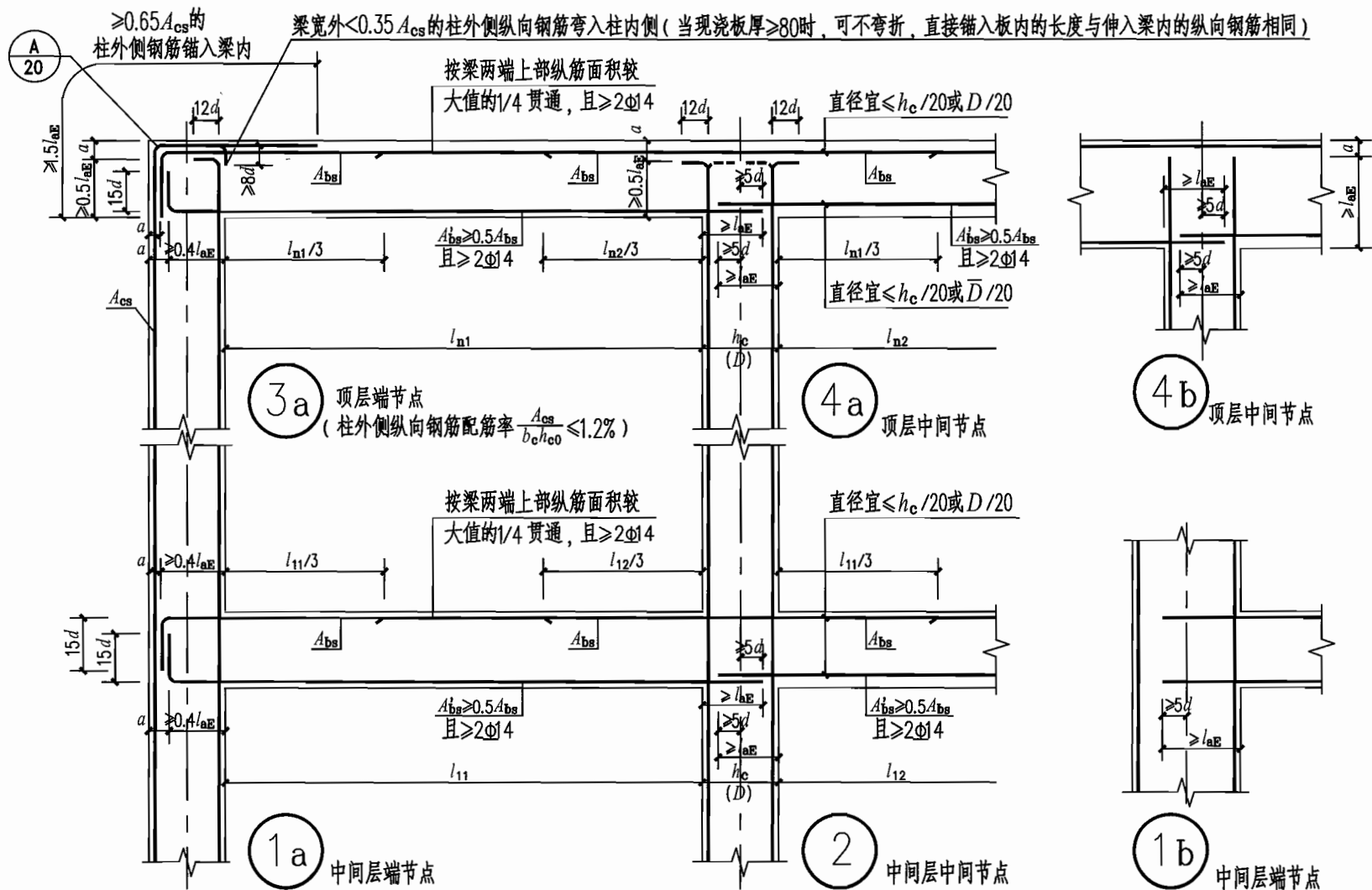
3 钢筋连接接头宜设置在构件受力较小部位, 当接头位置无法按本图避开梁端箍筋加密区时, 宜采用I级机

械连接, 且同一连接区段接头面积百分率不应超过50%。

4 h_b 为梁截面高度。

5 d 为纵向钢筋直径; d_A 为搭接钢筋较大直径; d_A 为搭接钢筋较小直径。

图 名	框架梁的纵向钢筋连接	图集号	陕 09G02
		页 次	15

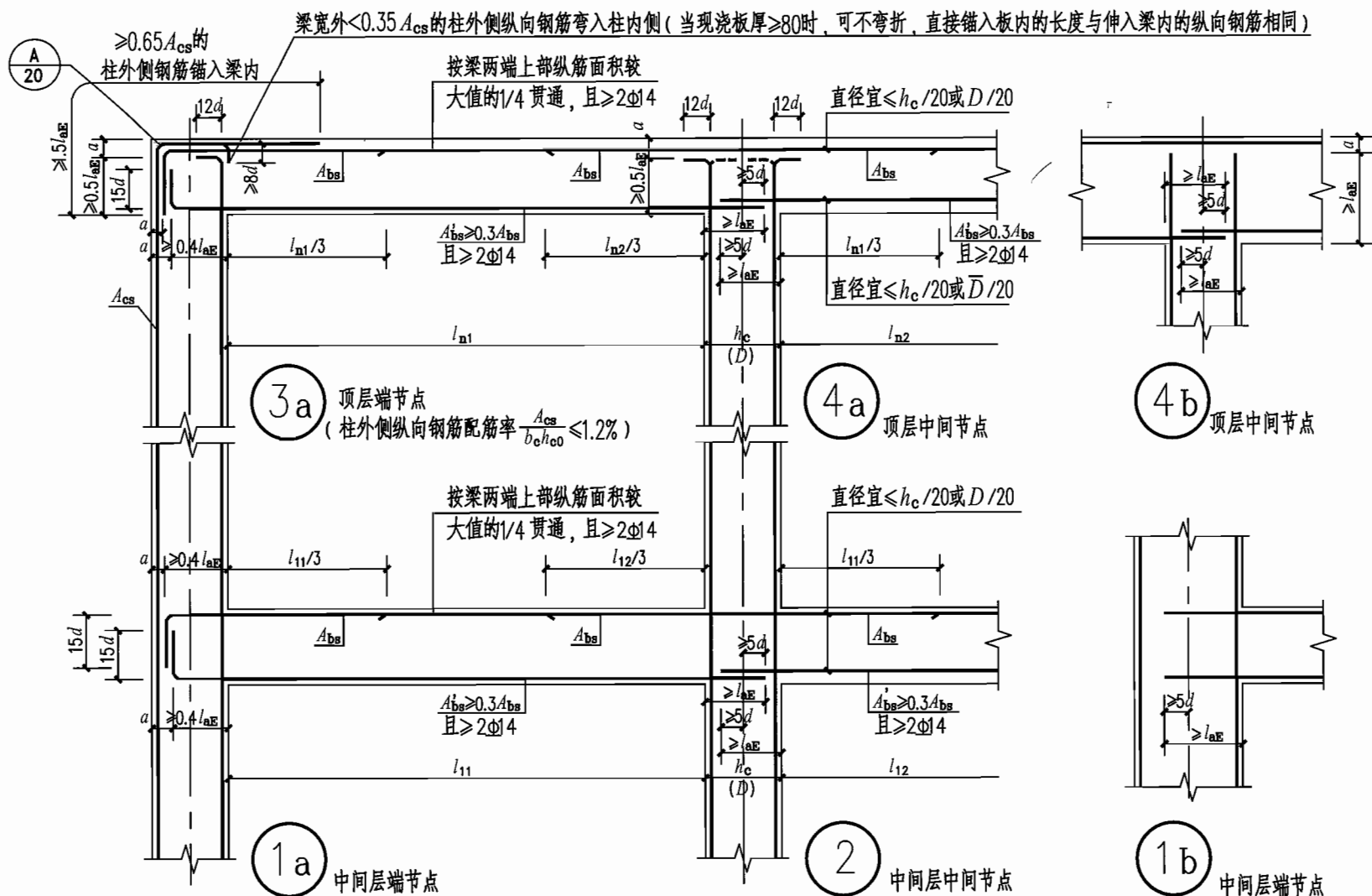


注:1 顶层端节点其他做法及有关说明见页20。

2 l_{n1}、l_{n2}为框架第n层第1跨、第2跨。

3 A_{bs}取两侧支座较大值。

图 名	特一、一级抗震等级框架纵向钢筋构造		图集号	陕09G02
			页 次	16

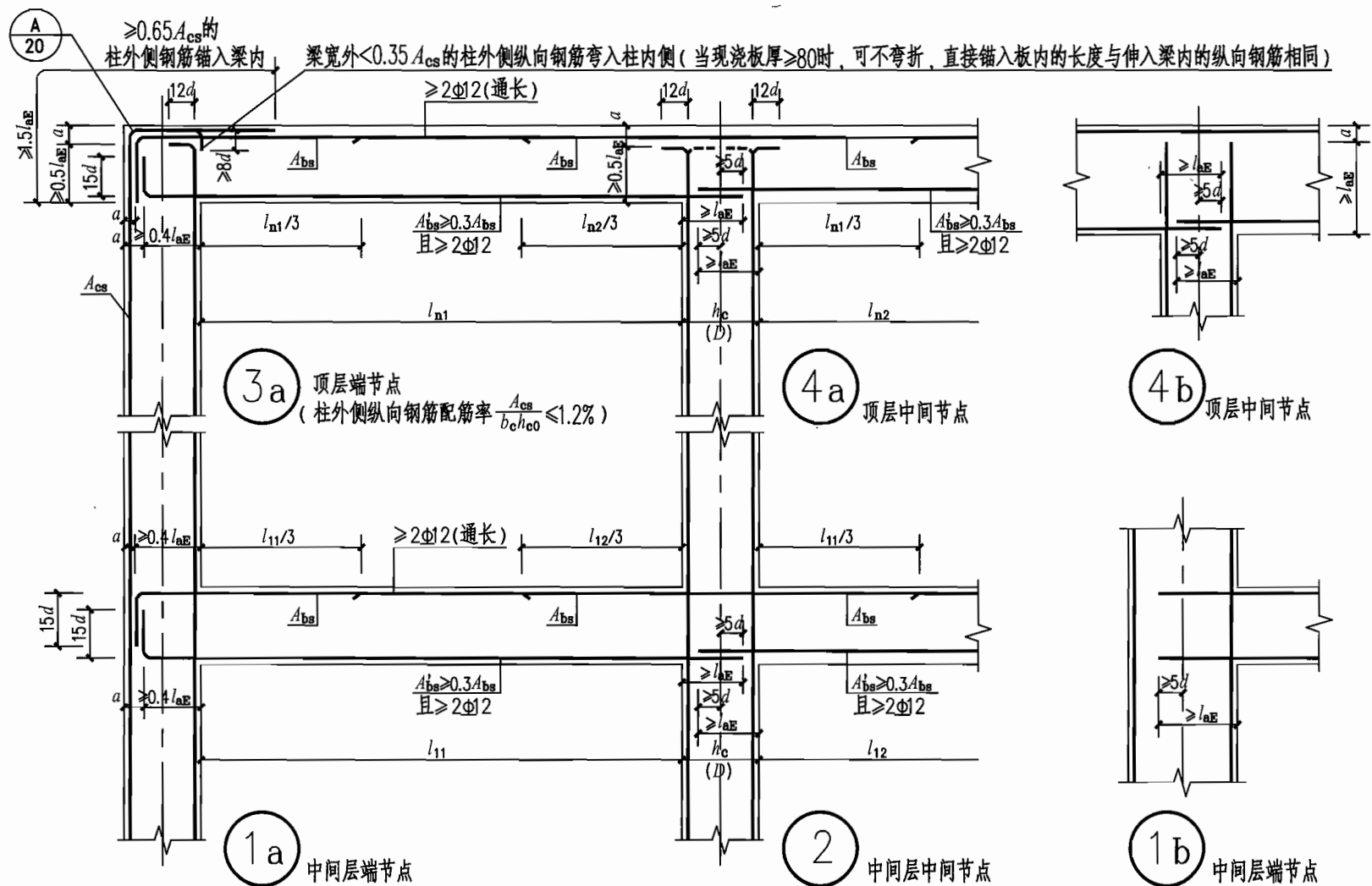


注: 1 顶层端节点其他做法及有关说明见页20。

2 l_{n1} 、 l_{n2} 为框架第 n 层第1跨、第2跨。

3 A_{bs} 取两侧支座较大值。

图 名	二级抗震等级框架纵向钢筋构造		图集号	陕09G02
			页 次	17

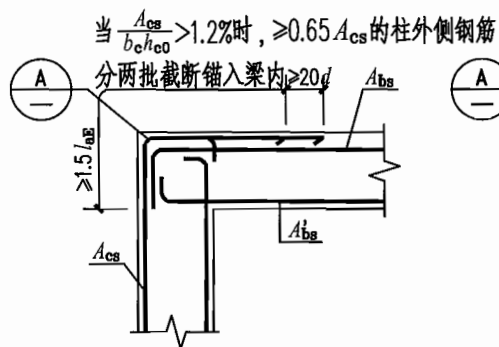


注: 1 顶层端节点其他做法及有关说明见页20。

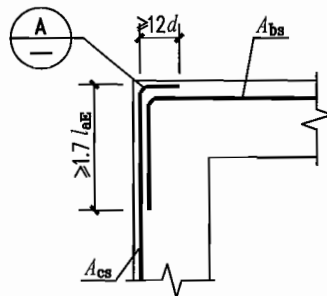
2 l_{n1} 、 l_{n2} 为框架第 n 层第1跨、第2跨。

3 A_{bs} 取两侧支座较大值。

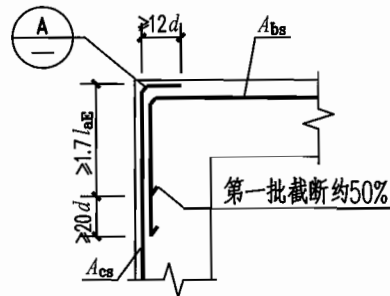
图 名	三级抗震等级框架 纵向钢筋构造		图集号	陕 09G02
			页 次	18



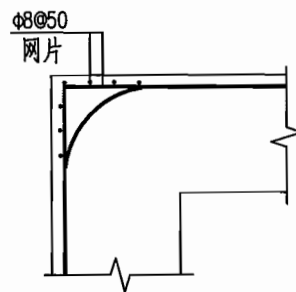
3b 顶层端节点
(柱外侧纵向钢筋配
筋率 $\frac{A_{cs}}{b_c h_{c0}} > 1.2\%$)



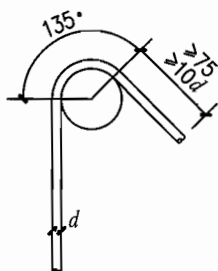
3c 顶层端节点
(梁上部纵向钢筋配
筋率 $\frac{A_{bs}}{b_b h_{b0}} \leq 1.2\%$)



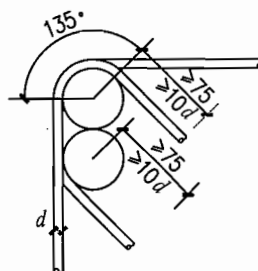
3d 顶层端节点
(梁上部纵向钢筋配
筋率 $\frac{A_{bs}}{b_b h_{b0}} > 1.2\%$)



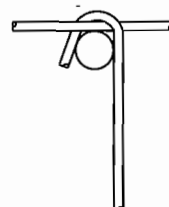
A (当有挑檐板、女儿墙或另向框
架梁通过角部时可不设此网片)



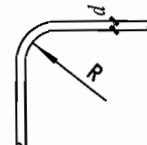
1 框架梁、柱箍筋
弯钩做法:
箍筋钩住主筋



2 框架梁、柱箍筋
弯钩做法:
箍筋钩住搭接处主筋



3 拉筋钩住主筋
和箍筋



4 纵向钢筋弯折要求
 $d \leq 25$ $R \geq 4d(6d)$
 $d > 25$ $R \geq 6d(8d)$
(括号内用于顶层边节点)

注: 1 此页与页16~19配合使用。

2 \bar{D} 为圆柱时框架梁纵筋所在位置柱截面弦长。

3 A_{cs} 为柱外侧全部纵向钢筋面积。

4 A_{bs} 为梁上部纵向钢筋面积, A'_{bs} 为梁下部纵向钢筋面积。

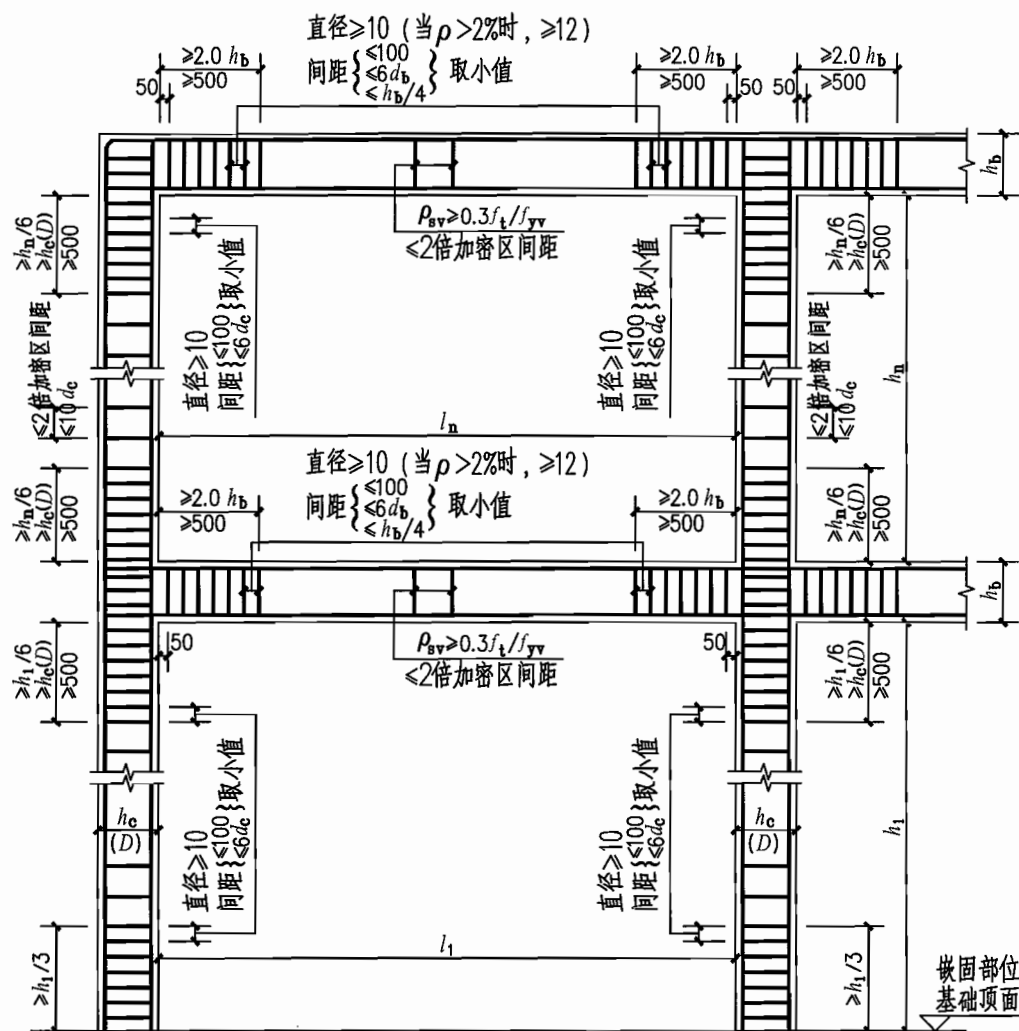
5 a 表示纵向钢筋伸至柱边或梁顶后再弯折。

6 b_c 为外侧柱截面宽度; h_{c0} 为外侧柱截面有效高度; b_b 为框架梁宽度; h_{b0} 为框架梁截面有效高度。

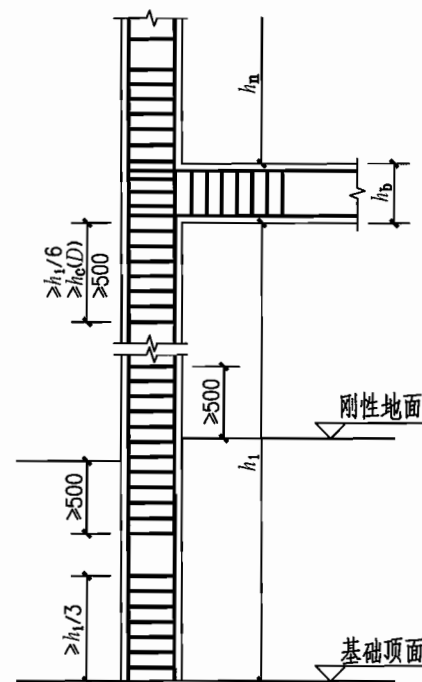
7 图中 $l_1/3$, $l_n/3$ 为框架梁负弯矩钢筋向跨中的延伸长度, 当不满足计算需要时, 由设计人员在施工图中自定。

图 名	框架顶层端节点构造 纵向钢筋及箍筋弯折做法		图集号	陕09G02
			页 次	20

制	图	贺晓兰	设计	徐永基	校	金贵实	核	曾宪政
制	图	贺晓兰	设计	徐永基	校	金贵实	核	曾宪政



1 (当有刚性地面时, 其箍筋加密区长度按本页详图②施工)

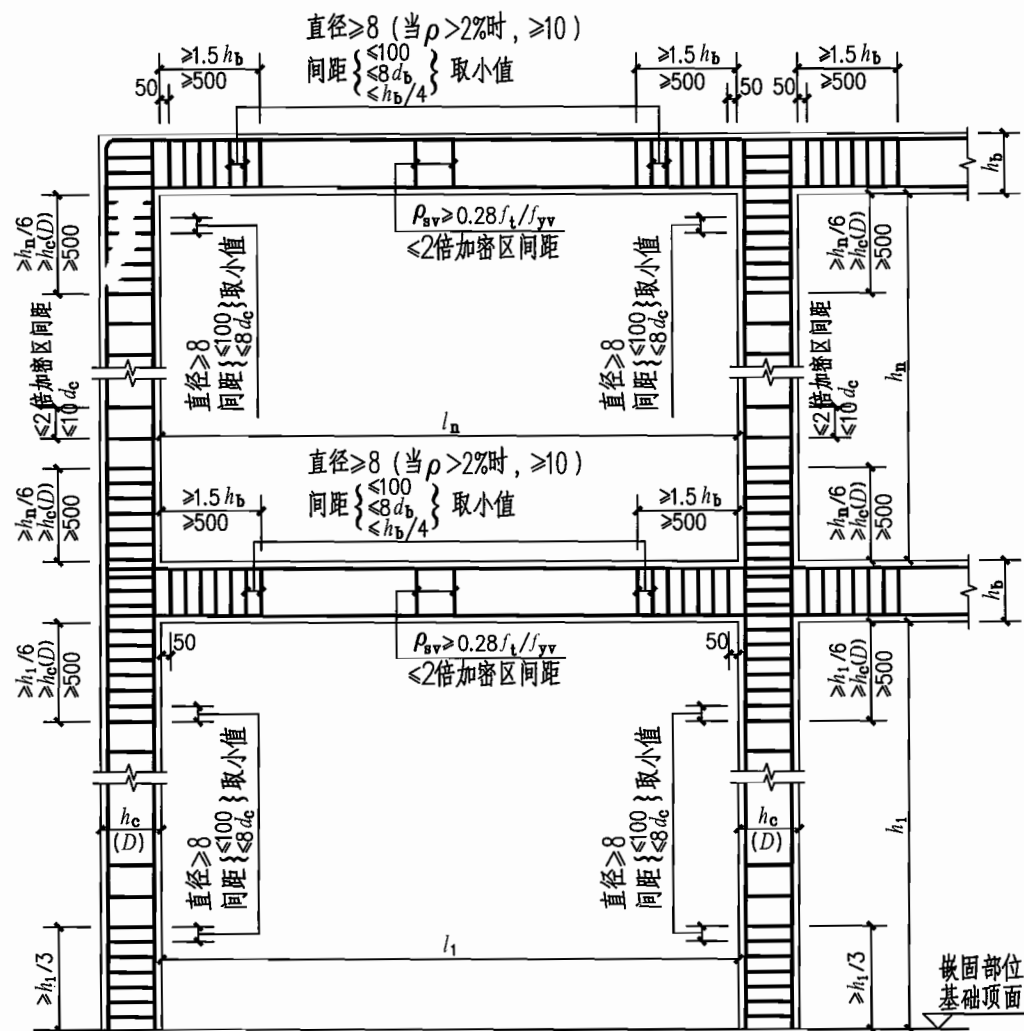


2 (未注明者按本页详图①)

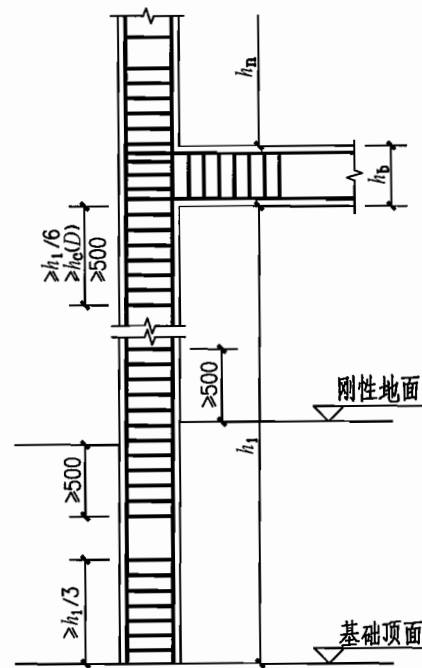
- 注: 1 d_b 为梁纵向钢筋直径; d_c 为柱纵向钢筋最小直径;
 ρ 为梁端受拉钢筋配筋率; ρ_{sv} 为梁箍筋配筋率;
 f_t 为混凝土轴心受拉强度设计值; f_{yv} 为梁箍筋抗拉强度设计值。
 2 角柱应沿柱全高加密箍筋。
 3 剪跨比不大于 2 的柱和因设置填充墙等形成柱净高与柱截面高度之比不大于 4 的柱, 全高加密箍筋。6~8 度时其体积配筋率不应小于 1.2%, 9 度时不应小于 1.5%。

图名	一级抗震等级框架箍筋构造	图集号	陕 09G02
		页次	21

制	贺晓兰	设计	徐永基	校	金贵实	审核	曾宪政
---	-----	----	-----	---	-----	----	-----



1 (当有刚性地面时, 其箍筋加密区长度按本页详图②施工)

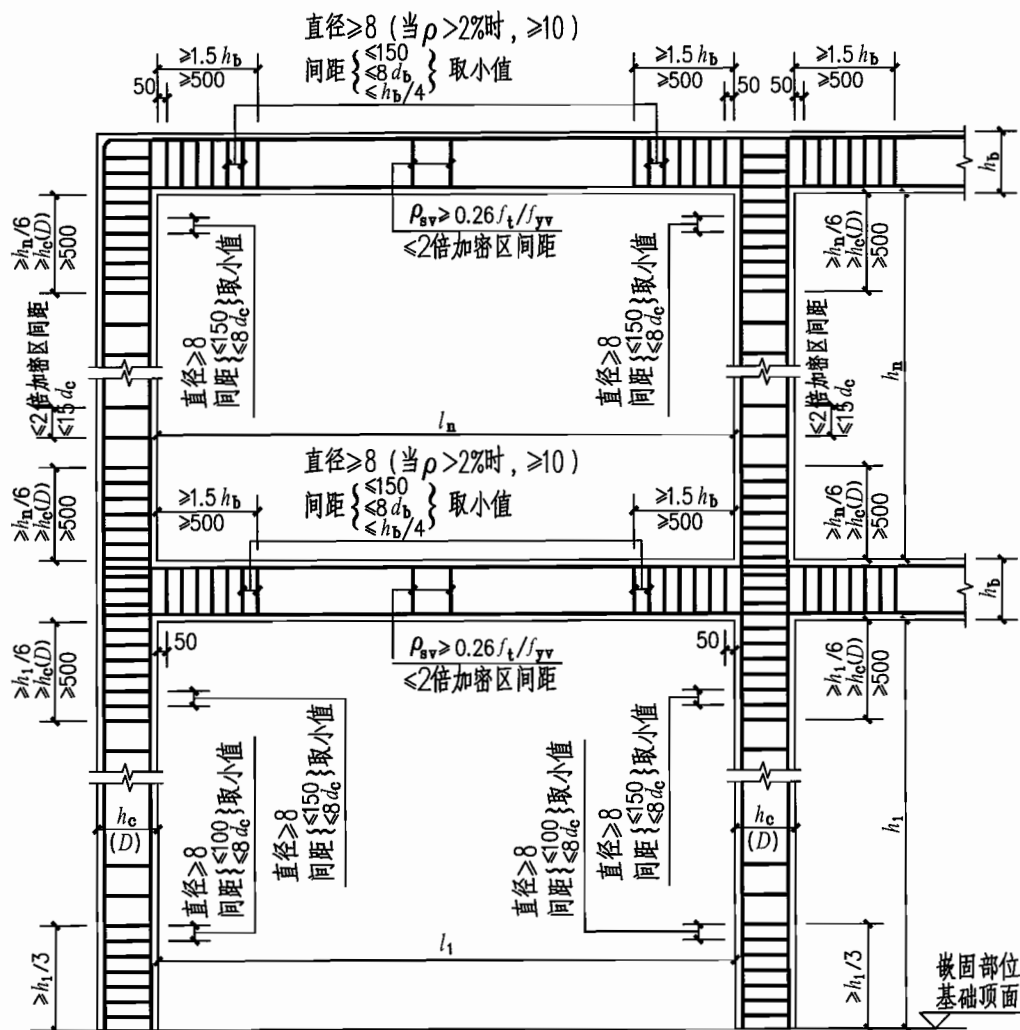


2 (未注明者按本页详图①)

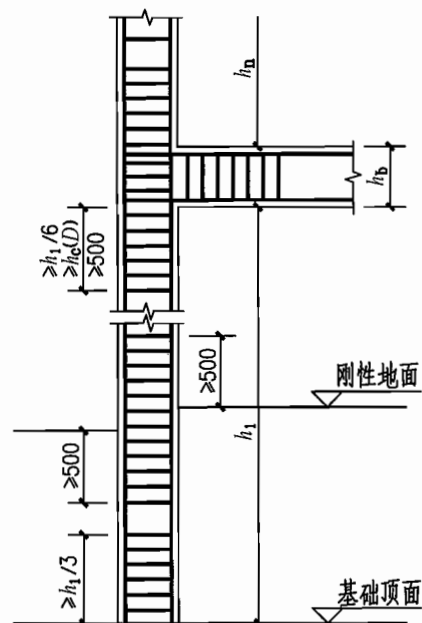
- 注: 1 d_b 为梁纵向钢筋直径; d_c 为柱纵向钢筋最小直径;
 ρ 为梁端受拉钢筋配筋率; ρ_{sv} 为梁箍筋配筋率;
 f_t 为混凝土轴心受拉强度设计值; f_{yv} 为梁箍筋抗拉强度设计值。
2 角柱应沿柱全高加密箍筋。
3 剪跨比不大于 2 的柱和因设置填充墙等形成柱净高与柱截面高度之比不大于 4 的柱, 全高加密箍筋。其体积配筋率不应小于 1.2%。
4 框架柱箍筋直径不小于 10mm、肢距不大于 200mm 时, 除柱根外, 箍筋间距允许采用 150mm

图名	二级抗震等级框架箍筋构造	图集号	陕 09G02
		页次	22

制	图	贺晓兰	设计	徐永基	校	金贵实	审	曾宪政
制	图	贺晓兰	设计	徐永基	校	金贵实	审	曾宪政



1 (当有刚性地面时,其箍筋加密区长度按本页详图②施工)

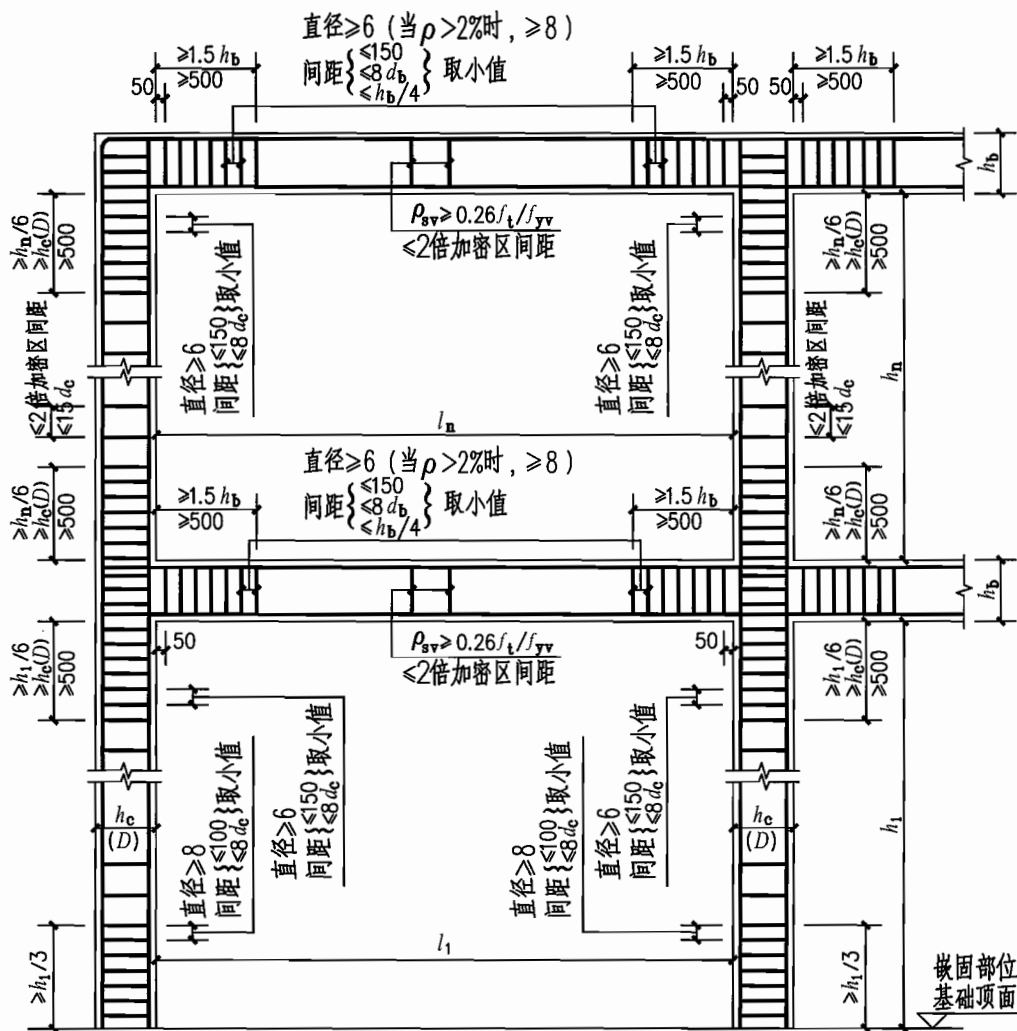


2 (未注明者按本页详图①)

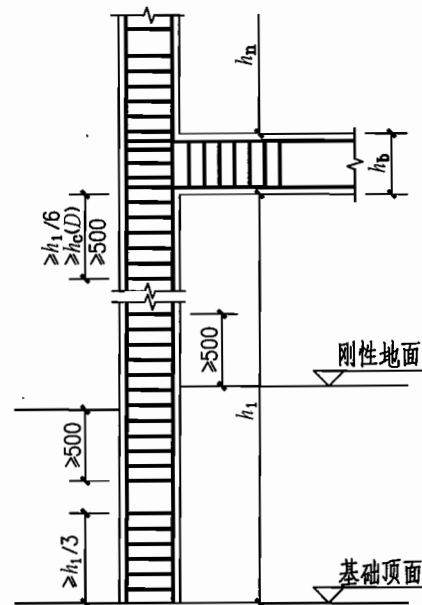
- 注: 1 d_b 为梁纵向钢筋直径; d_c 为柱纵向钢筋最小直径; ρ 为梁端受拉钢筋配筋率; ρ_{sv} 为梁箍筋配筋率; f_t 为混凝土轴心受拉强度设计值; f_{yv} 为梁箍筋抗拉强度设计值。
- 2 当柱中全部纵向受力钢筋的配筋率大于3%时,柱非加密区箍筋间距取 $10d_c$ 和200的较小值。
- 3 当 $h_c \leq 400$ 时,柱加密区箍筋直径大于等于6。
- 4 当框架梁为弯剪扭构件时,梁非加密区箍筋的配筋率应满足 $\rho_{sv} \geq 0.28f_t/f_{yv}$ 。
- 5 剪跨比不大于2的柱和因设置填充墙等形成柱净高与柱截面高度之比不大于4的柱,全高加密箍筋。其体积配筋率不应小于1.2%。

图名	三级抗震等级框架箍筋构造	图集号	陕09G02
		页次	23

制 图	贺晓兰	设 计	徐永基	校 对	金贵实	审 核	曹宛玫
图 号	灰009						曹宛玫



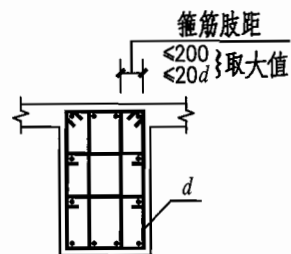
1 (当有刚性地面时, 其箍筋加密区长度按本页详图②施工)



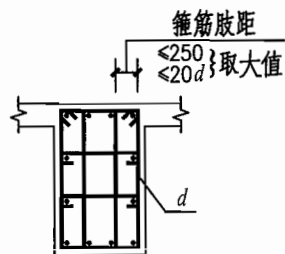
2 (未注明者按本页详图①)

- 注: 1 d_b 为梁纵向钢筋直径; d_c 为柱纵向钢筋最小直径; ρ 为梁端受拉钢筋配筋率; ρ_{sv} 为梁箍筋配筋率; f_t 为混凝土轴心受拉强度设计值; f_{yv} 为梁箍筋抗拉强度设计值。
- 2 当柱中全部纵向受力钢筋的配筋率大于3%时, 箍筋直径应大于等于8mm, 间距取10 d_c 和200的较小值。
- 3 当框架梁为弯剪扭构件时, 梁非加密区箍筋的配筋率应满足 $\rho_{sv} \geq 0.28f_t/f_{yv}$ 。
- 4 剪跨比不大于2的柱和因设置填充墙等形成柱净高与柱截面高度之比不大于4的柱, 全高加密箍筋, 箍筋直径不应小于8mm, 箍筋间距不应大于100mm。其体积配筋率不应小于1.2%。

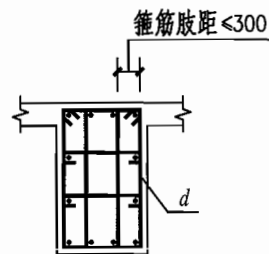
图 名	四级抗震等级框架箍筋构造	图集号	陕09G02
		页 次	24



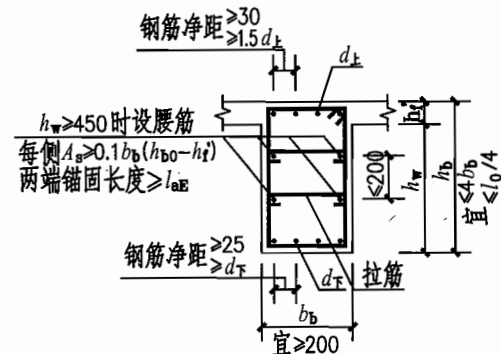
1 梁加密区箍筋肢距
(一级抗震等级)



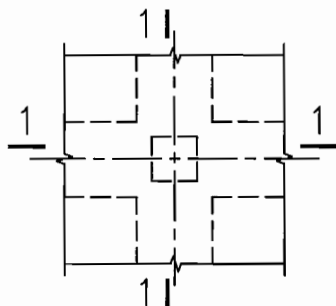
2 梁加密区箍筋肢距
(二、三级抗震等级)



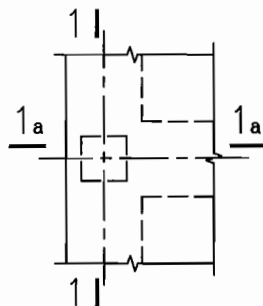
3 梁加密区箍筋肢距
(四级抗震等级)



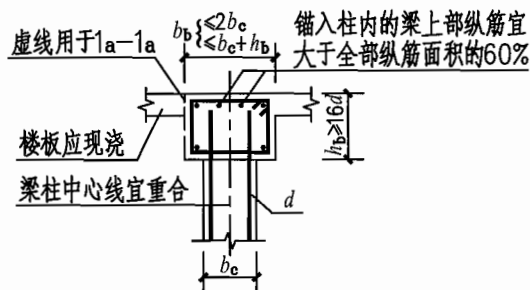
4 梁截面及纵向钢筋构造



5 宽扁梁平面布置示意(一)
(用于二、三、四级抗震等级)



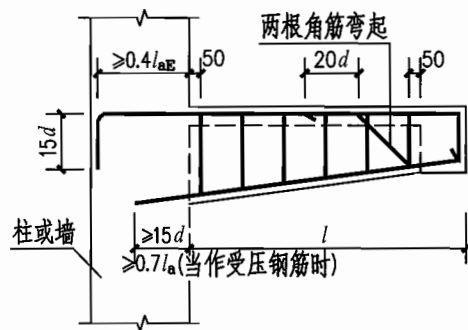
6 宽扁梁平面布置示意(二)
(用于二、三、四级抗震等级)



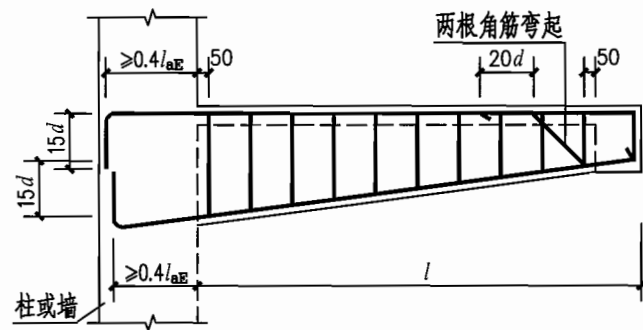
7 水平加腋梁截面构造

注: b_x 为梁水平加腋宽度;
 l_x 为梁水平加腋长度;
 b_b 为梁截面宽度;
 b_e 为沿偏心方向柱截面宽度;
 x 为非加腋侧梁边到柱边的距离。

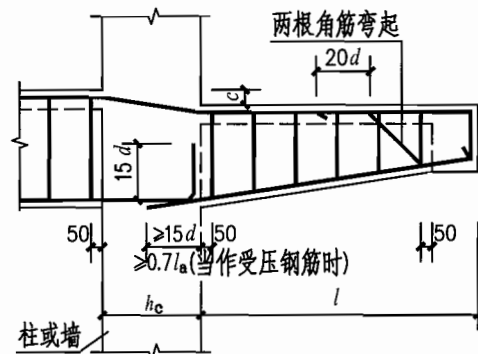
图 名	框架梁截面及配筋构造、 水平加腋梁截面构造	图集号	陕09G02
		页 次	26



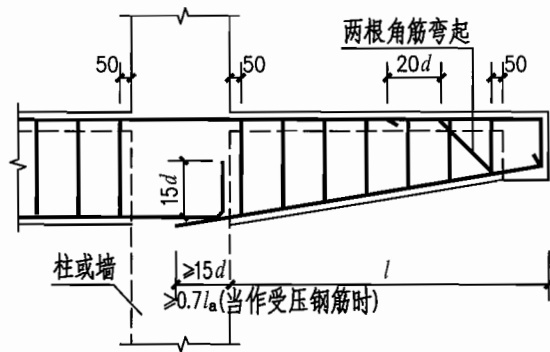
1 短悬臂梁构造(一)
(无框架梁)



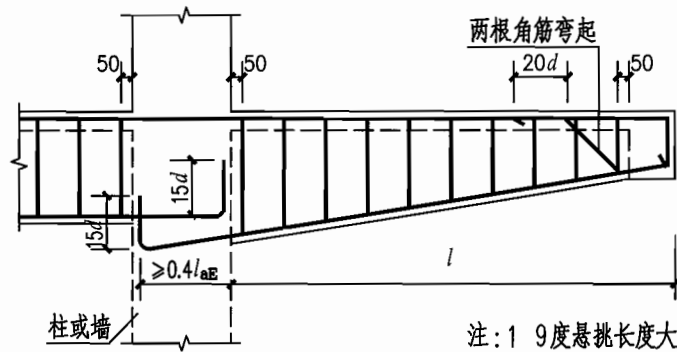
2 长悬臂梁构造(一)
(无框架梁)



5 $c/h_c \leq 1/6$ 时, 短悬臂梁
上部纵向钢筋连续布置



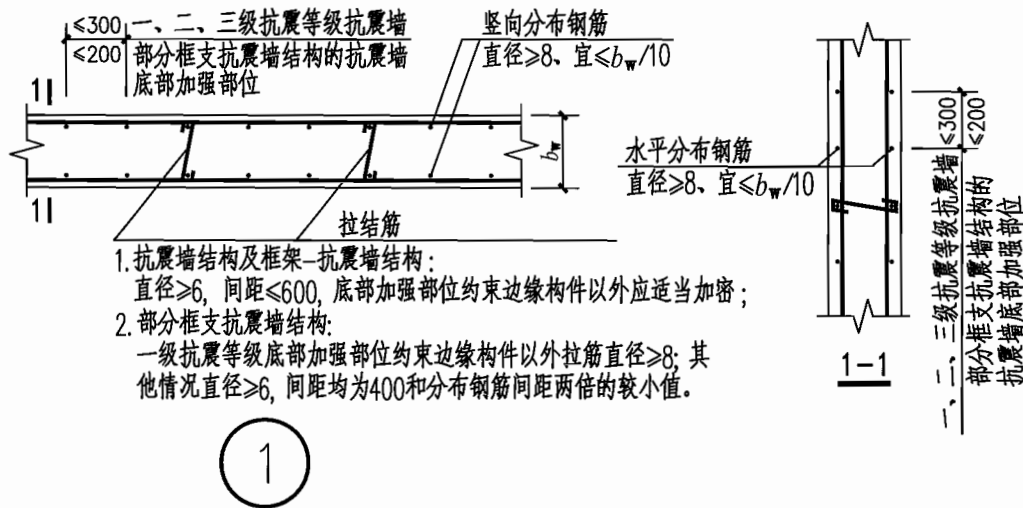
3 短悬臂梁构造(二)



4 长悬臂梁构造(二)

注: 1 9度悬挑长度大于1.5m, 8度大于2.0m时
为长悬臂。
2 当墙、柱宽度较大, 悬臂梁纵向钢筋进入
支座长度不小于 l_{aE} 时可以直锚。
3 梁根部加压筋见具体工程设计。

图 名	悬臂梁纵向钢筋锚固构造		图集号	陕09G02
			页 次	28



抗震墙厚度 b_w 的最小值表

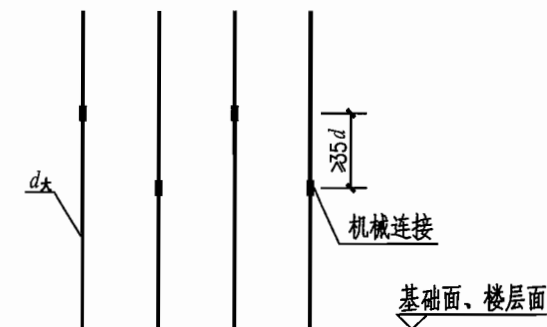
部 位		墙厚 b_w (mm)
底部加强部位	三、四级	≥ 160 ; $\geq h/20$
	一、二级	≥ 200 ; $\geq h/16$
	无端柱或翼墙	≥ 200 ; $\geq h/12$
一般部位	三、四级	多层 ≥ 140 ; $\geq h/25$
		高层 ≥ 160 ; $\geq h/25$
	一、二级	≥ 160 ; $\geq h/20$
	无端柱或翼墙	≥ 180 ; $\geq h/15$
带边框抗震墙	一、二级加强部位	≥ 200 ; $\geq h/16$
	其他情况	≥ 160 ; $\geq h/20$
短肢抗震墙		≥ 200

抗震墙竖向、水平分布钢筋最小配筋率及钢筋间距表

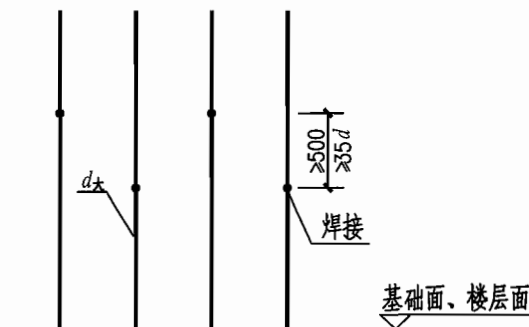
部 位			最小配筋率%	钢筋间距 S (mm)
抗震墙结构	一般抗震墙 $h_w/b_w > 8$	一、二、三级	0.25	≤ 300
		四级	0.20	≤ 300
框架-抗震墙结构	抗震墙		0.25	≤ 200
部分框支抗震墙结构	抗震墙		0.30	≤ 200

- 注: 1 抗震墙墙段总长度不宜大于8m; 抗震墙的截面厚度 b_w 应满足“抗震墙厚度 b_w 的最小值表”的要求。
- 2 抗震墙竖向、水平分布钢筋, 应满足“抗震墙竖向、水平分布钢筋最小配筋率表”的要求。
- 3 短肢抗震墙 ($h_w/b_w = 5 \sim 8$) 截面的全部纵向钢筋的配筋率, 底部加强部位不宜小于1.2%, 其他部位不宜小于1.0%。
- 4 h 为层高或抗震墙的无支长度。

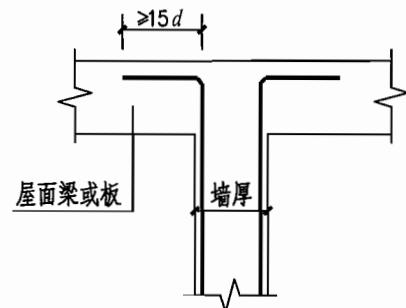
图 名 抗震墙的截面及配筋构造



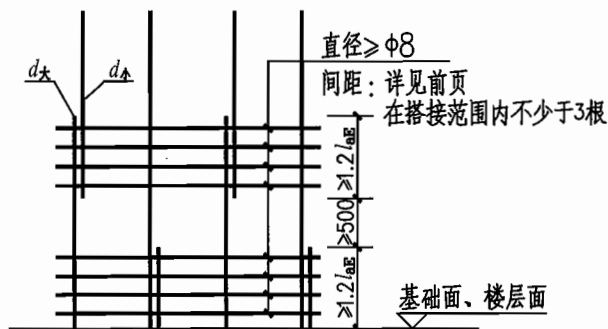
1 机械连接
(用于底部加强部位, 同一连接区段接头不宜大于50%)



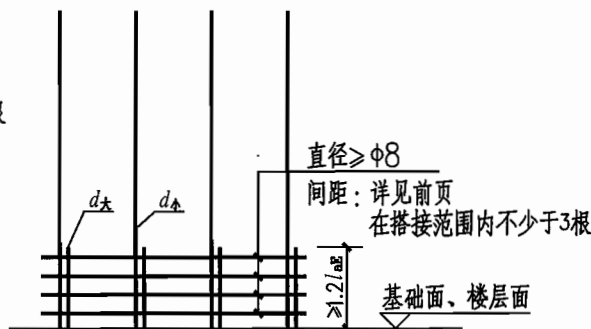
3 焊接连接
(用于底部加强部位, 同一连接区段接头不宜大于50%)



5 墙竖向钢筋在顶部的锚固

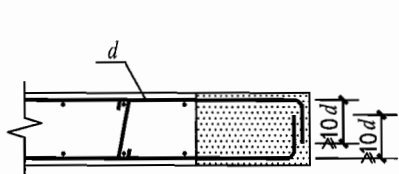


2 绑扎搭接 ($d \leq 28$)
(用于特一、一、二级加强部位, 同一连接区段接头不宜 > 50%)

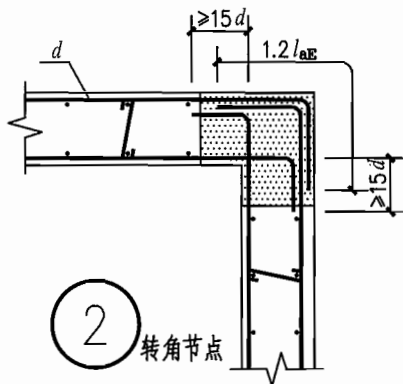


4 绑扎搭接 ($d \leq 28$)
(用于一般部位及三、四级加强部位)

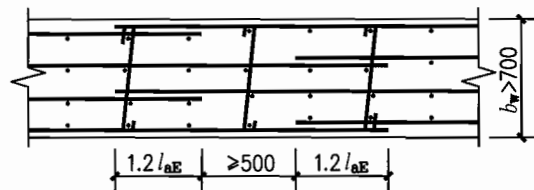
注: d_* 为纵筋较大直径,
 d_* 为纵筋较小直径。



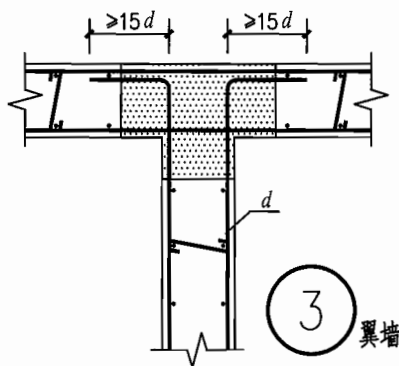
① 一字节点



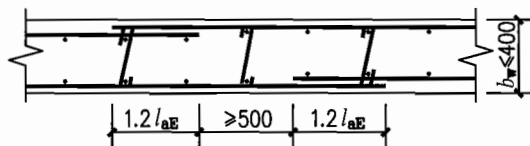
② 转角节点



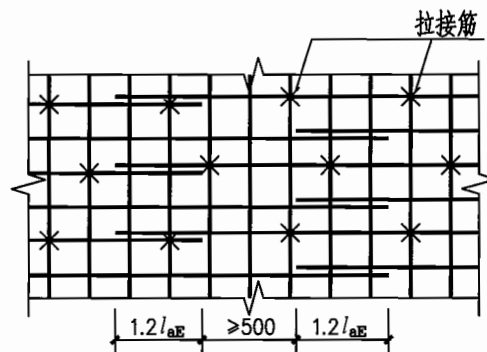
⑥ $b_w > 700$



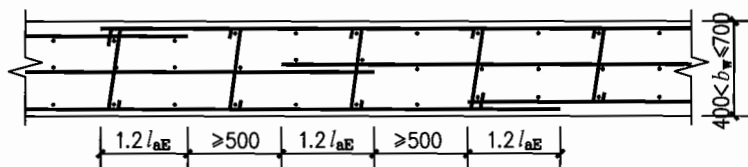
③ 翼墙节点



④ $b_w ≤ 400$



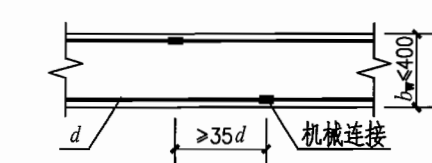
⑦ 水平钢筋搭接构造 (竖向)



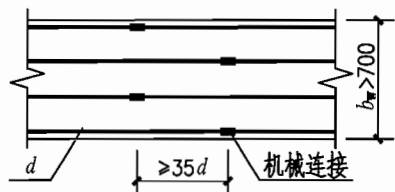
⑤ $400 < b_w ≤ 700$

- 注：1 本页详图④~⑦用于特一、一、二级抗震墙的加强部位，其余抗震墙水平钢筋可在同一部位连接。
2 b_w 为抗震墙厚度。
3 抗震墙分布筋起点距各层墙底部小于 $1/2$ 钢筋间距处。

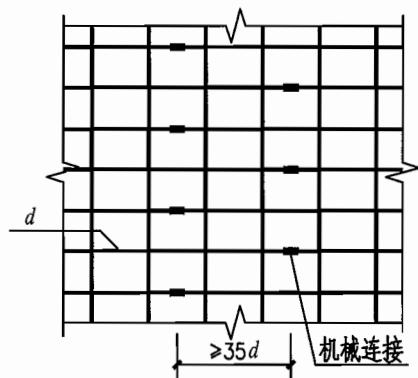
图 名	抗震墙水平分布钢筋连接及锚固	图集号	陕09G02
		页 次	32



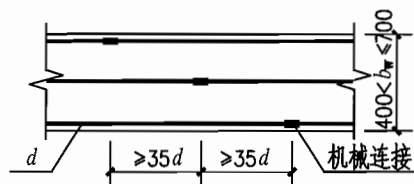
① $b_w \leq 400$



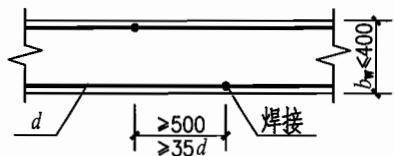
③ $b_w > 700$



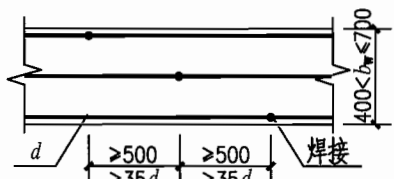
④ 水平钢筋沿竖向机械连接构造



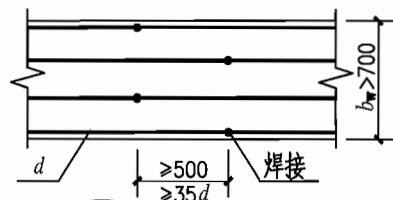
② $400 < b_w \leq 700$



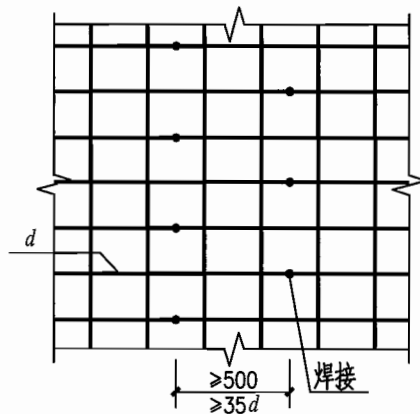
⑤ $b_w \leq 400$



⑥ $400 < b_w \leq 700$



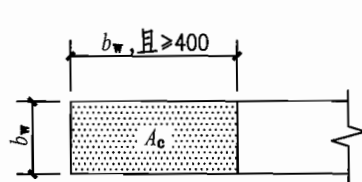
⑦ $b_w > 700$



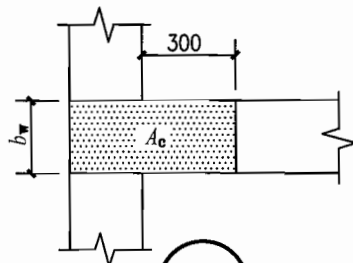
⑧ 水平钢筋沿竖向焊接构造

注: 1 本页详图①~④用于机械连接, ⑤~⑧用于焊接连接。
2 b_w 为抗震墙厚度。

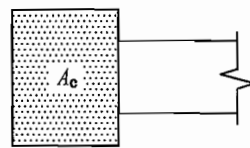
图 名	抗震墙水平分布钢筋的连接	图集号	陕 09G02
		页 次	33



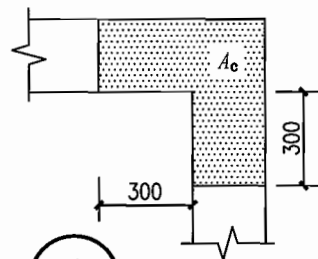
① 暗柱



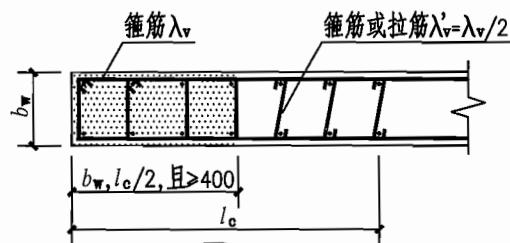
② 有翼墙



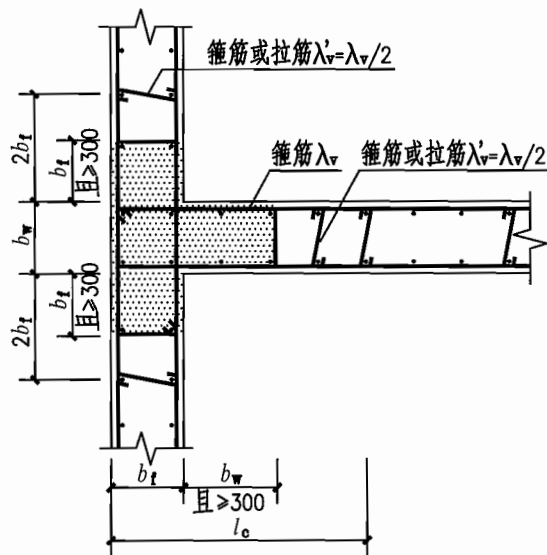
③ 有端柱



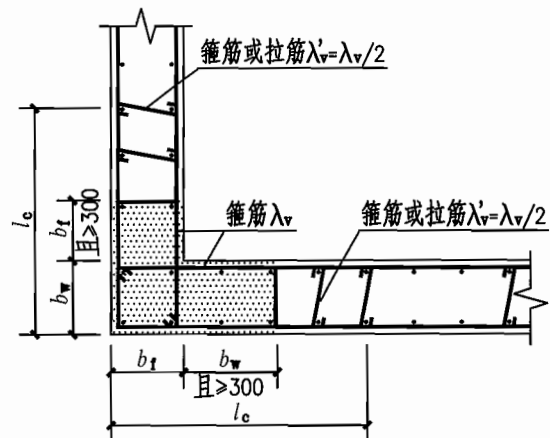
④ 转角墙



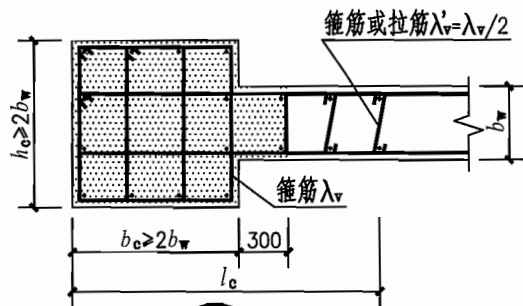
⑤ 暗柱



⑥ 有翼墙



⑧ 转角墙

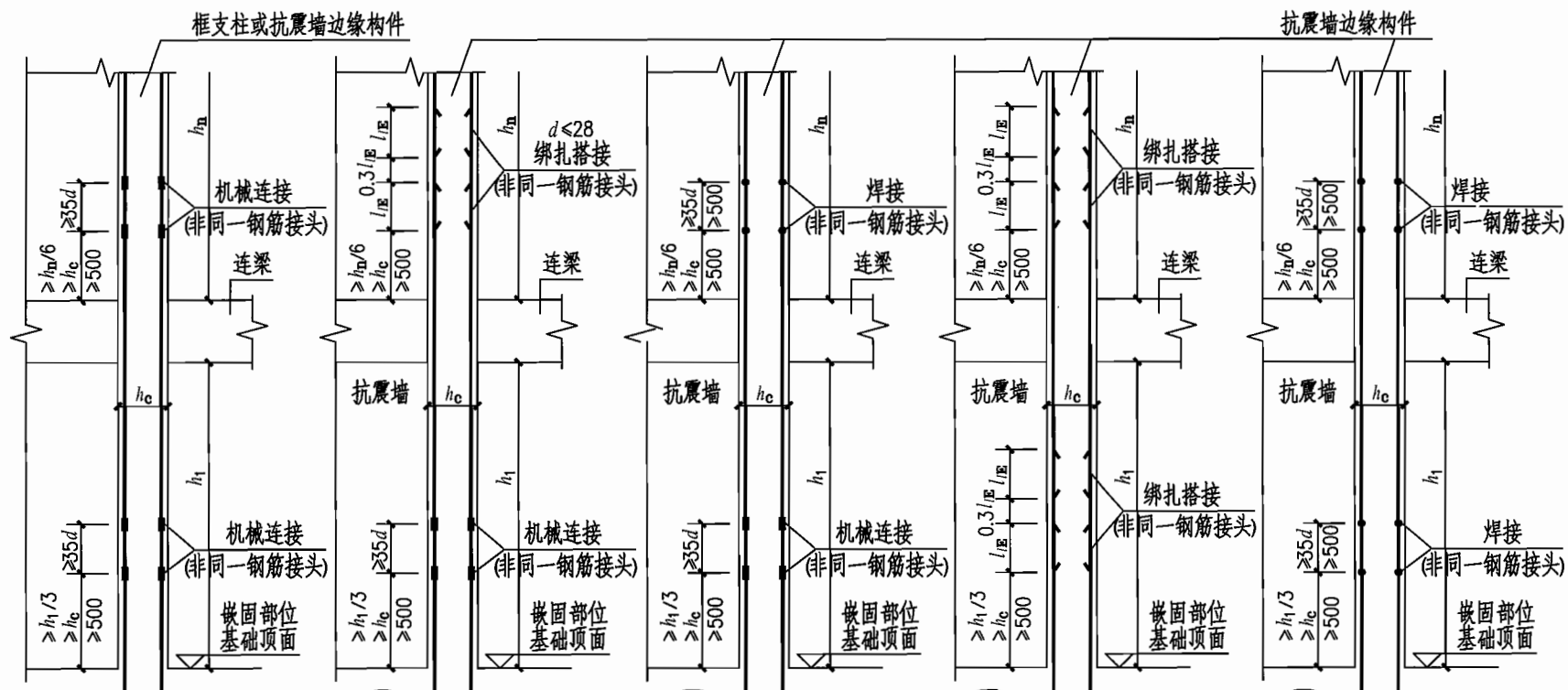


⑦ 有端柱

注：详图①~④为构造边缘构件范围；详图⑤~⑧为约束边缘构件的基本要求。

图 名	抗震墙的边缘构件		图集号	陕09G02
			页 次	34

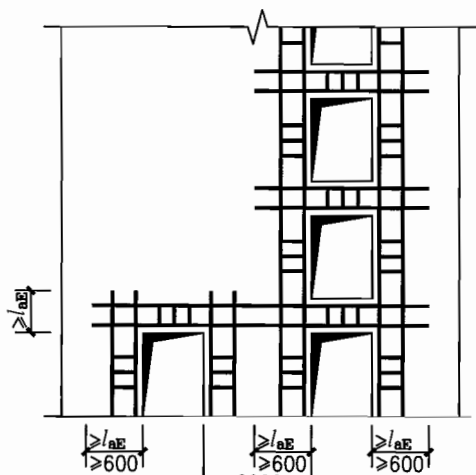
制	图	贺晓兰	设计	徐永基	校	对	金贵实	审核	曾亮玖
---	---	-----	----	-----	---	---	-----	----	-----



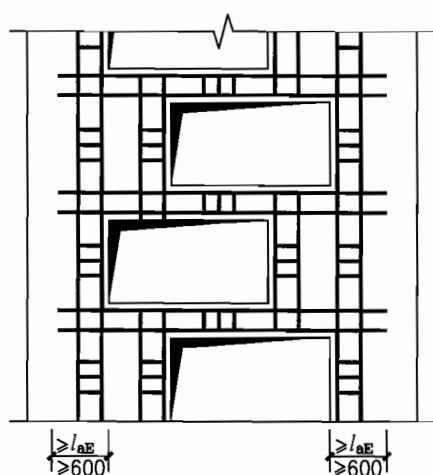
- 1 特一、一、二级抗震等级 I 级机械连接 (同一连接区段接头面积百分率不宜 > 50%)
- 2 三级抗震等级 底层 I 级机械连接, 其他部位绑扎搭接 (同一连接区段接头面积百分率: I 级机械连接不宜 > 50%; 绑扎搭接不应 > 50%)
- 3 三级抗震等级 底层 I 级机械连接, 其他部位焊接 (同一连接区段接头面积百分率: I 级机械连接不宜 > 50%; 焊接不应 > 50%)
- 4 四级抗震等级 $d \leq 28$ (同一连接区段接头面积百分率不宜 > 50%)
- 5 四级抗震等级 (同一连接区段接头面积百分率不应 > 50%)

注: 1 d 为纵向钢筋的较大直径。
 2 h_c 为矩形截面柱的长边尺寸。
 3 钢筋连接接头宜设置在构件受力较小部位, 当接头位置无法按本图避开柱端箍筋加密区时, 宜采用 I 级机械连接, 且钢筋接头面积百分率不应超过 50%。
 4 详图 ①~③ 为特一、一~三级抗震等级宜采用的连接接头, 但也可采用绑扎搭接或焊接接头, 做法见详图 ④⑤。

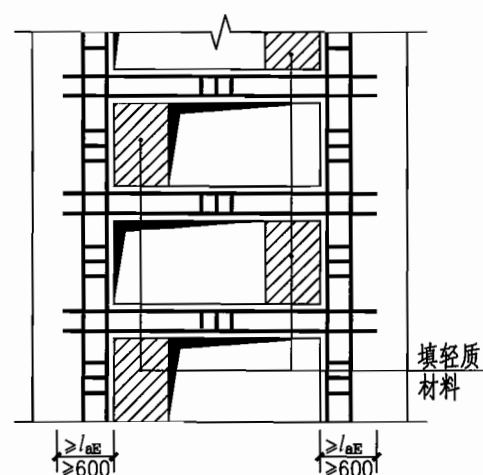
图名	框支柱及抗震墙边缘构件的纵向钢筋连接	图集号	陕 09G02
		页次	35



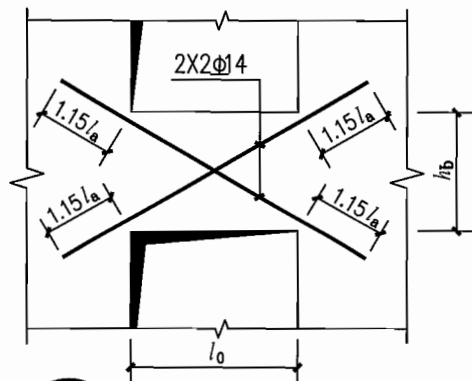
1 底部局部错洞



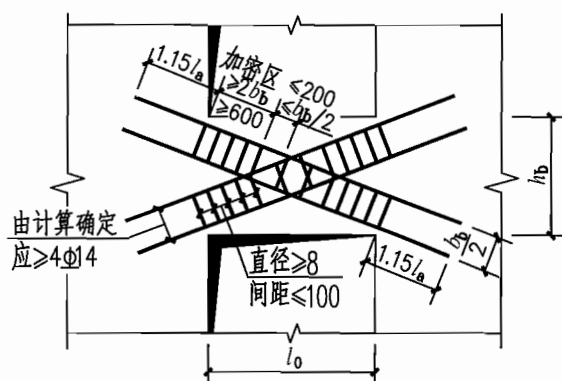
2 叠合错洞



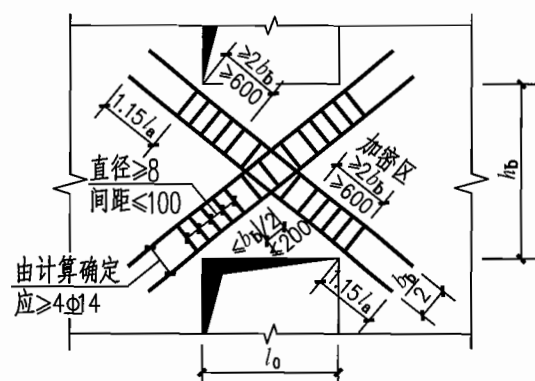
3 叠合错洞
(转化为规则洞口)



4 $l_0/h_b \leq 2$, $b_b \geq 200$ 时
一、二级抗震等级连梁
宜加配交叉斜筋



5 $l_0/h_b \leq 2$ 时, 特一级抗震等级连梁宜加配交叉暗撑;
 $l_0/h_b \leq 2$, $b_b \geq 300$ 时, 一、二级抗震等级连梁 (用于
框筒及筒体) 宜加配交叉暗撑

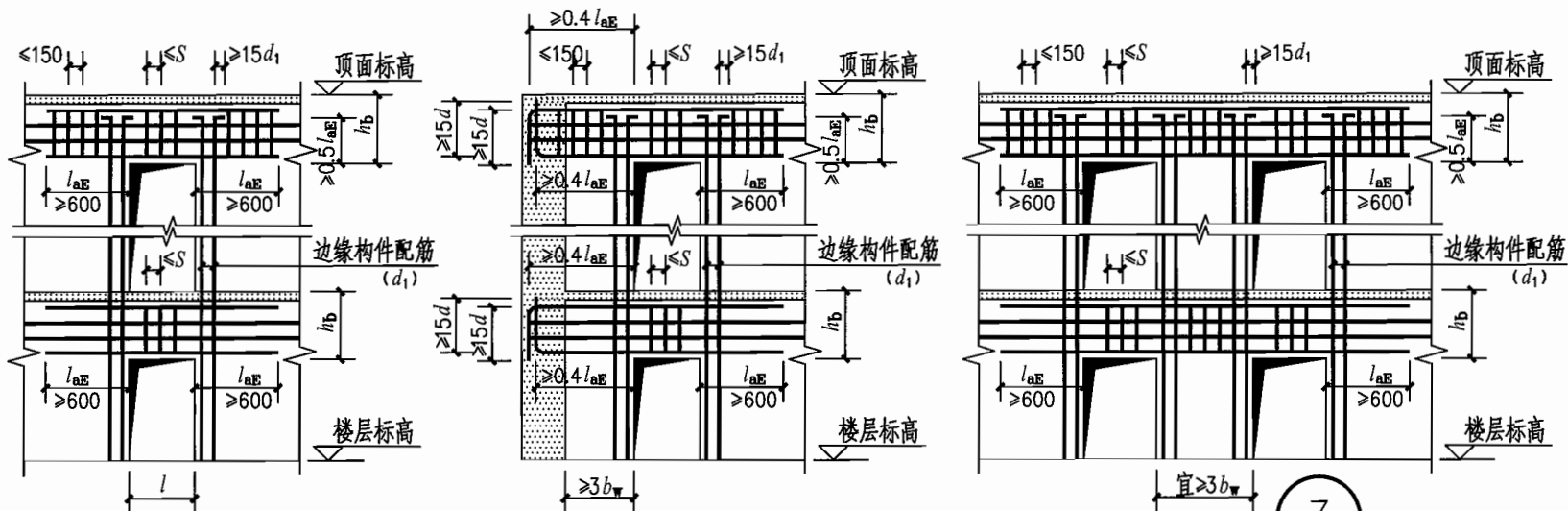


6 $l_0/h_b \leq 1$ 时, 特一、一、二级抗震
等级连梁 (用于框筒及筒体) 应加
配交叉暗撑

注: b_b 为连梁宽。

图 名 开洞抗震墙构造、连梁加配交叉斜筋和交叉暗撑构造

图集号 陕09G02
页 次 36



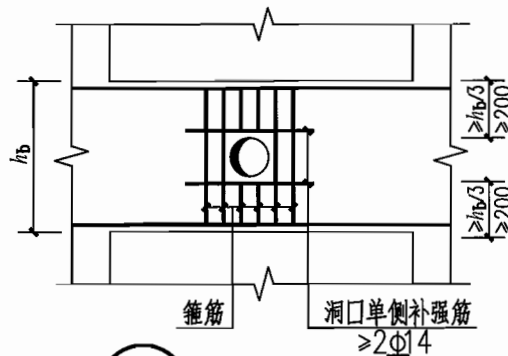
1 门洞连梁配筋示意

2 小墙肢处洞口连梁配筋示意

3 双门洞连梁配筋示意

连梁全长箍筋最大间距 S 和最小直径

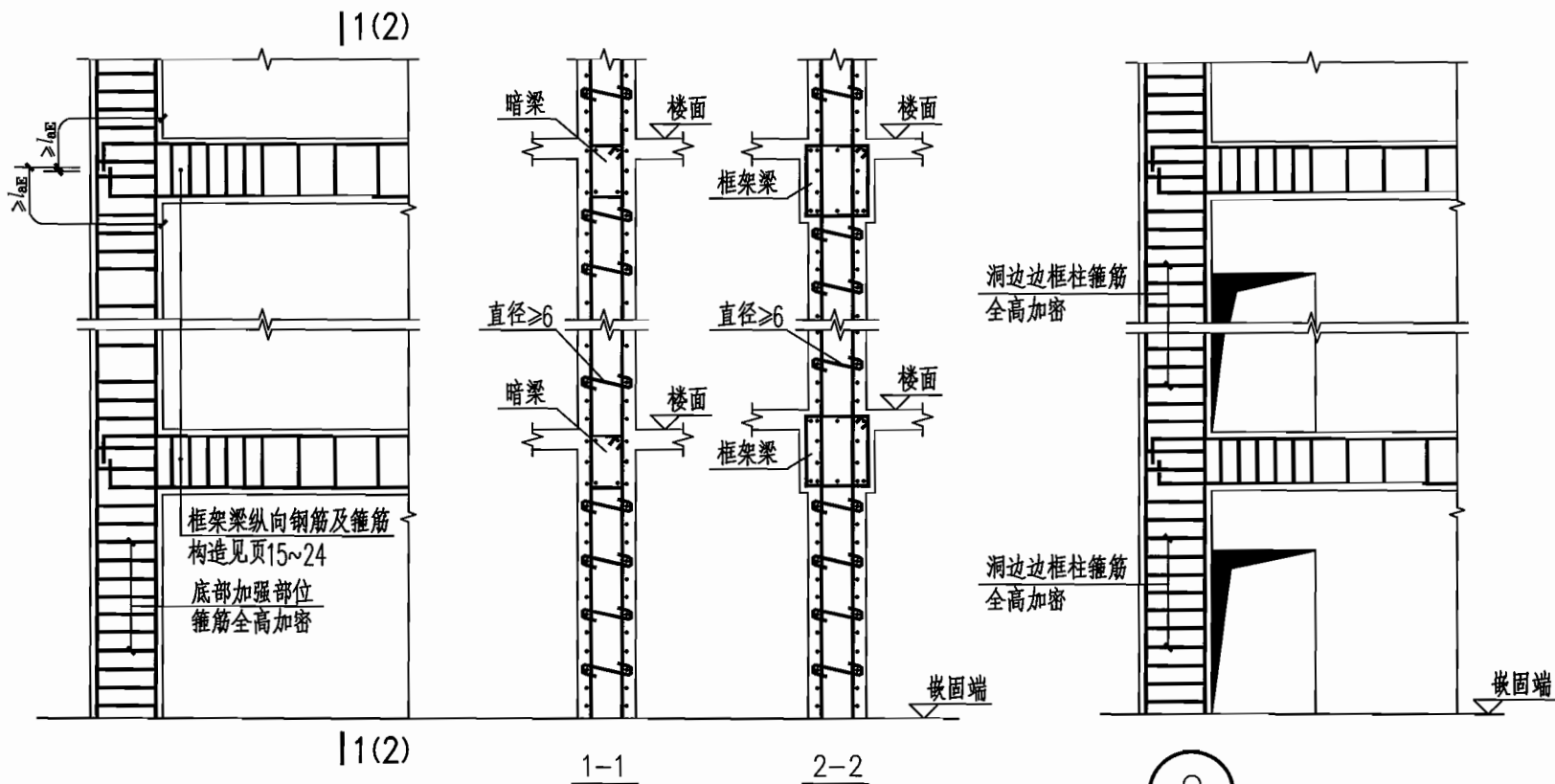
抗震等级	最大间距 S (采用最小值) (mm)	最小直径 (mm)
一	100; $6d$; $h_b/4$	10
二	100; $8d$; $h_b/4$	8
三	150; $8d$; $h_b/4$	8
四	150; $8d$; $h_b/4$	6



4 连梁洞口补强配筋示意

- 注: 1 d 为连梁纵筋直径; h_b 为连梁高度; d_w 为抗震墙厚度; d_1 为边缘构件的纵向钢筋直径。
- 2 当连梁纵向受拉钢筋配筋率大于2%时, 表中箍筋最小直径应增大2mm。
- 3 当连梁截面高度大于700mm时, 其两侧面沿梁高设置的腰筋直径不应小于10mm, 间距不应大于200mm。对跨高比不大于2.5的连梁, 梁两侧腰筋的面积配筋率不应小于0.3%。
- 4 框架-抗震墙结构一、二级抗震墙洞口的连梁, 跨高比不宜大于5, 且 h_b 不宜小于400mm。
- 5 抗震墙结构和部分框支抗震墙结构中较长的抗震墙开设洞口, 将一道抗震墙分成长度较均匀的若干墙段, 洞口连梁的跨高比宜大于6, 各墙段的高宽比不应小于2。

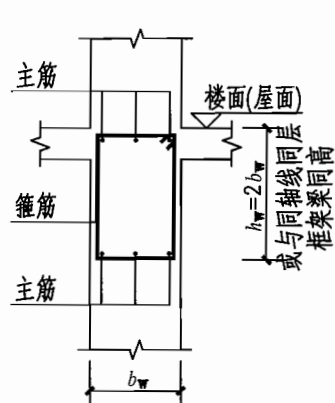
制	图	贺晓兰	设计	徐永基	校对	金贵实	审核	曾宪玖
---	---	-----	----	-----	----	-----	----	-----



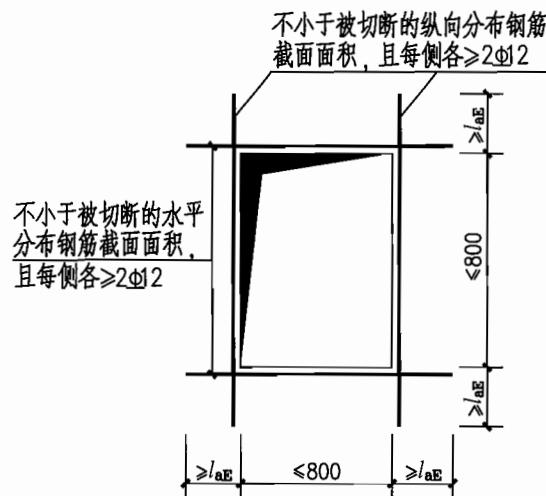
注: 暗梁构造见页次39详图①。

图 名	带边框抗震墙构造	图集号	陕09G02
		页 次	38

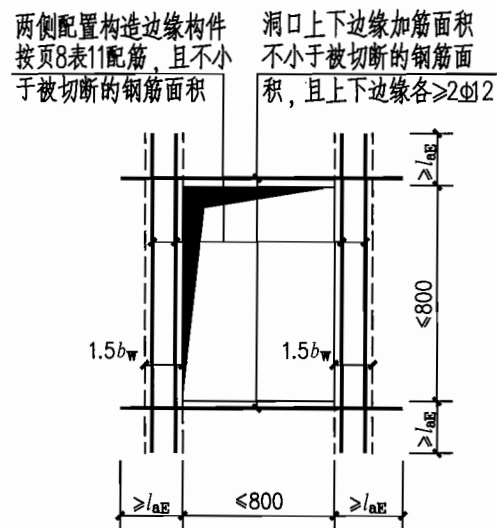
制	图	贺晓兰	设计	曾宪政	校	金贵实	核	徐永基
		杨晓军		曹家欣		金贵实		徐永基



1 楼层(屋面)标高处暗梁
其配筋见页10表13
(用于框架-抗震墙结构)



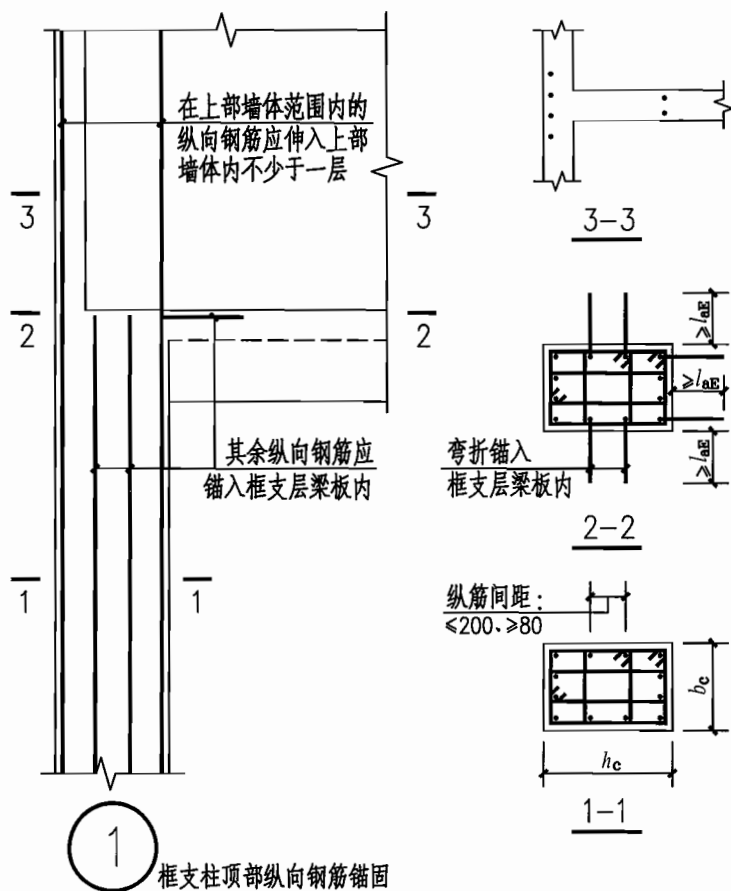
2 抗震墙小洞口补强配筋示意(一)
(用于抗震墙结构)



3 抗震墙小洞口补强配筋示意(二)
(用于框架-抗震墙结构)

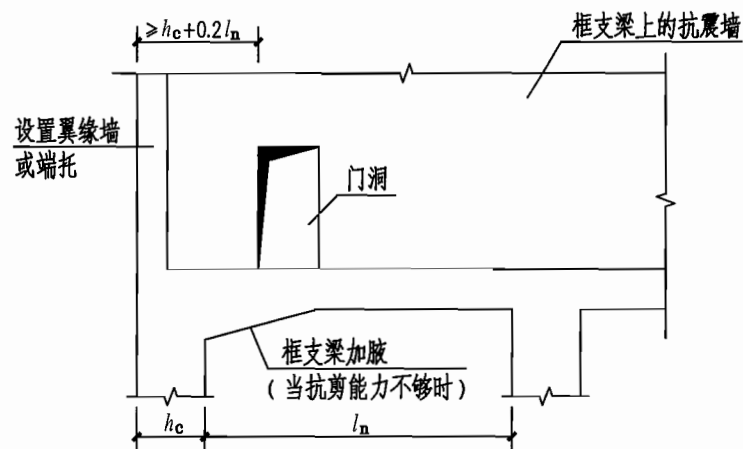
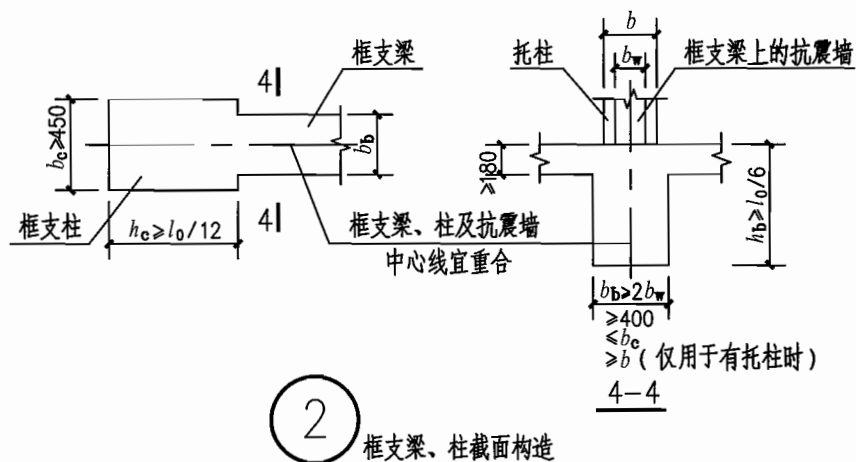
注: b_w 为抗震墙厚度; h_w 为暗梁高度;

图 名	暗梁截面构造 抗震墙洞口补强配筋		图集号	陕09G02
			页 次	39

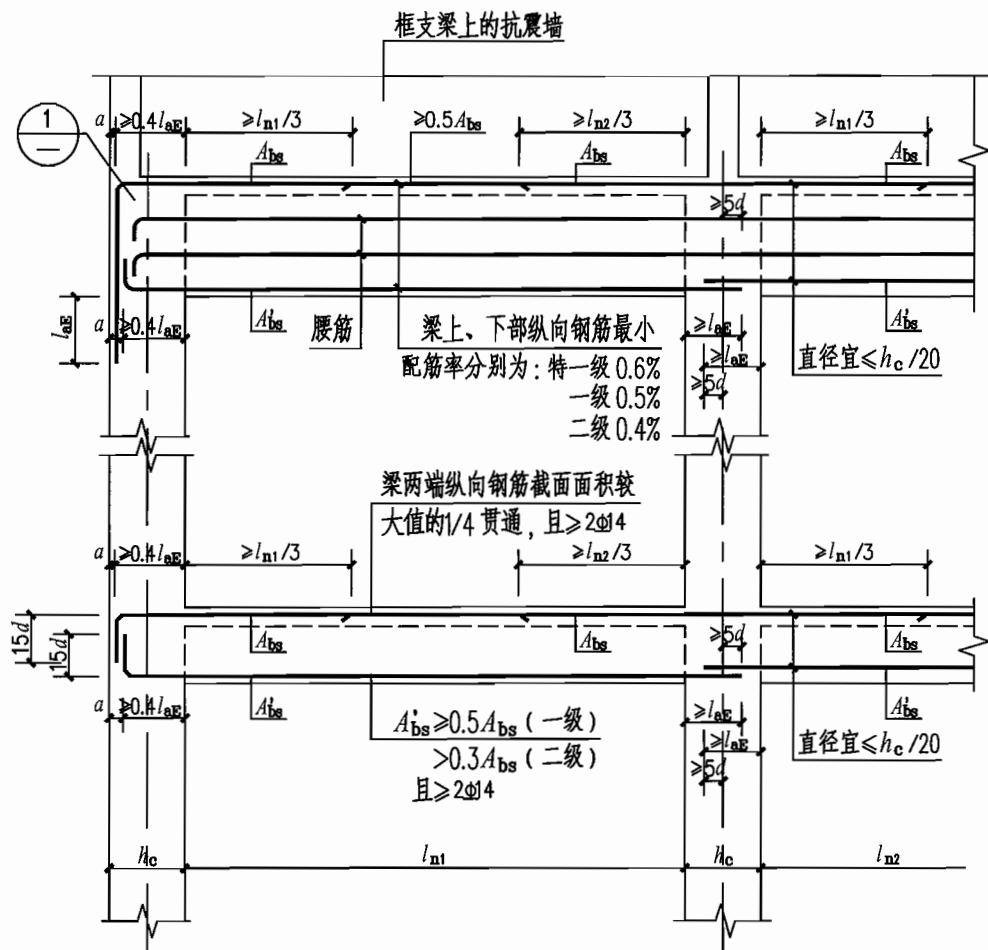


注：1 l_0 为框支梁计算跨度。

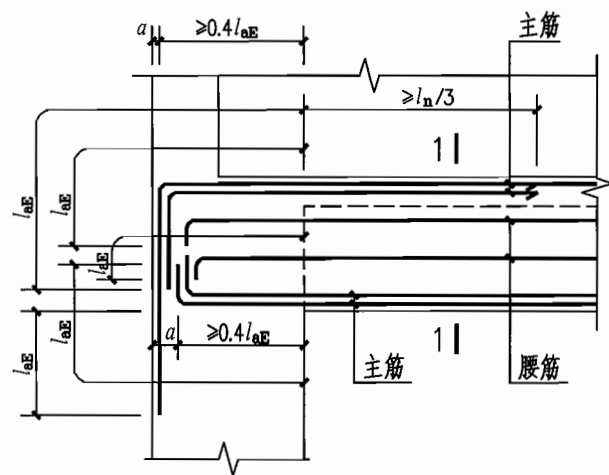
2 特一级框支柱宜采用型钢混凝土或钢管混凝土柱。



图名	框支梁、框支柱截面及纵向配筋构造	图集号	陕09G02
		页次	40



- 注：1 A_{bs} 为梁上部纵向钢筋面积，取两侧支座较大值； A'_{bs} 为梁下部纵向钢筋面积； h_{b0} 为框支梁截面有效高度； d 为纵向钢筋直径。
- 2 a 表示纵向钢筋伸至柱边后再弯折。
- 3 图中 $l_n/3$ 为框架梁负弯矩钢筋向跨中的延伸长度，当不满足计算需要时，由设计人员在施工图中自定。



1 框支梁主筋和腰筋的锚固

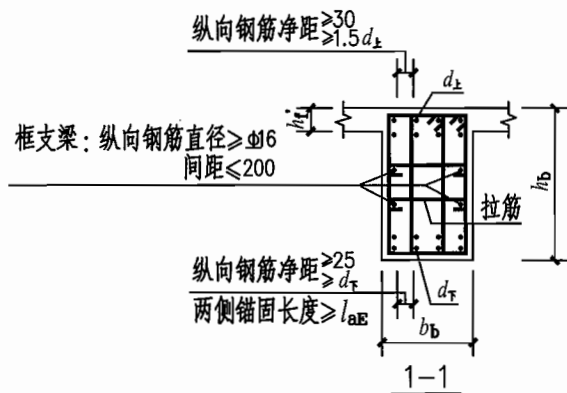
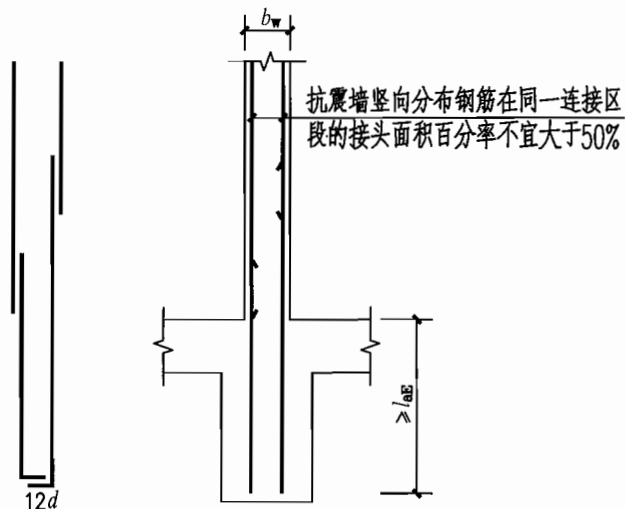
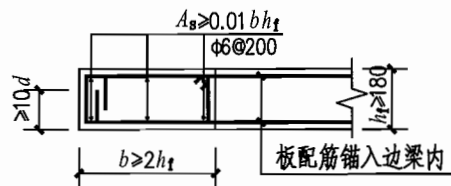


图 名 框支梁纵向钢筋构造

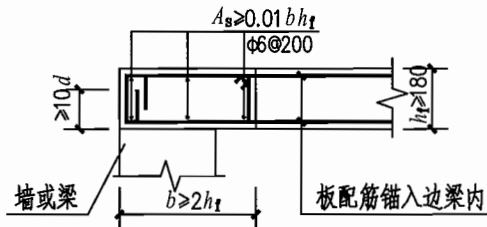


注：当梁高不能满足 $\geq l_{aE}$ 要求时，可采用弯折 $12d$ 勾住梁下部纵筋，如图左所示。

1 抗震墙竖向钢筋在框支梁内的锚固

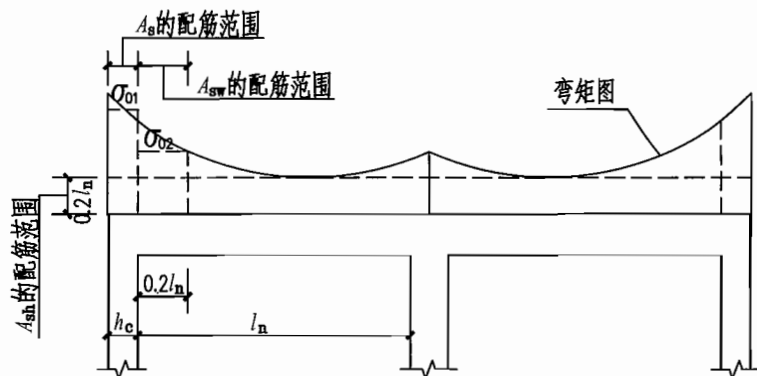


(a) 洞口周边部位



(b) 楼层周边板端部位

3 框支层楼板边梁配筋
(钢筋接头宜采用机械连接或焊接)



2

框支梁上一层抗震墙局部加强配筋范围

注：1 节点②与设计说明10.2之(2)配合使用。

2 l_n 为框支梁净跨；

h_c 为框支柱截面高度；

b_w 为墙截面厚度；

σ_{01} 为柱上墙体 h_c 范围内考虑风荷载、地震作用组合的平均压应力设计值；

σ_{02} 为柱边墙体 $0.2l_n$ 范围内考虑风荷载、地震作用组合的平均压应力设计值；

$\sigma_{x\max}$ 为框支梁与墙体交接面上考虑风荷载、地震作用组合的水平拉应力设计值。

图 名

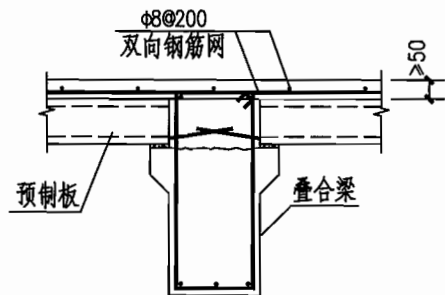
框支层的抗震墙、
框支梁及楼板构造

图集号

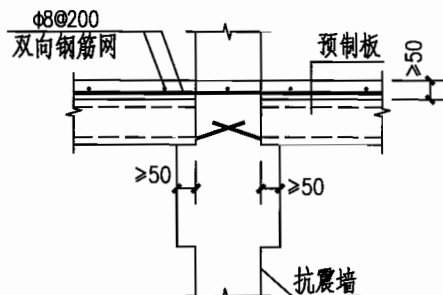
陕09G02

页 次

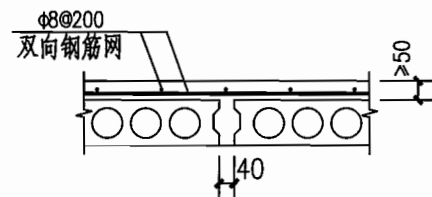
43



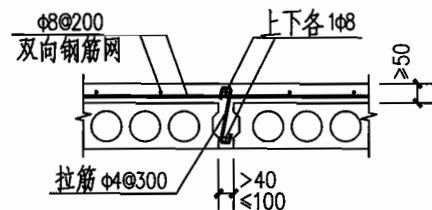
1 花篮梁搁置预制板构造



2 抗震墙边框架梁搁置预制板构造



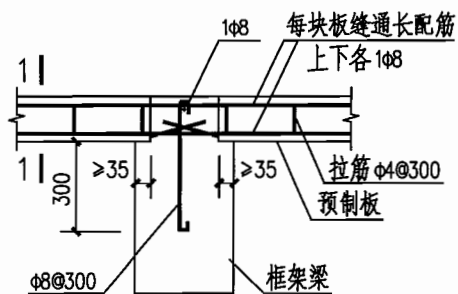
3 预制板板缝要求



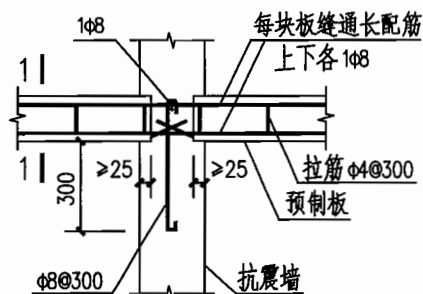
4 预制板板缝配筋构造

- 注：1 8、9度抗震设计的框架—抗震墙结构应采用现浇楼盖结构。
 详图①~④用于房屋高度不超过50m，6、7度的框架—抗震墙结构。
- 2 现浇层混凝土强度等级不应低于C20，不宜高于C40。
- 3 预制板侧边应为双齿边。预制板板缝、板缝梁的混凝土强度等级应高于预制板的混凝土强度等级。

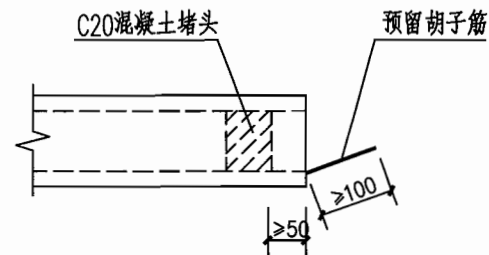
图 名	预制板安装构造	图集号	陕09G02
		页 次	44



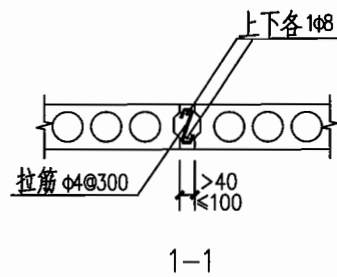
1 框架梁上搁置预制板板缝加筋构造



2 抗震墙上搁置预制板板缝加筋构造

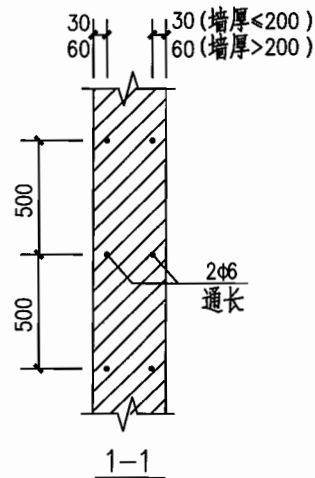
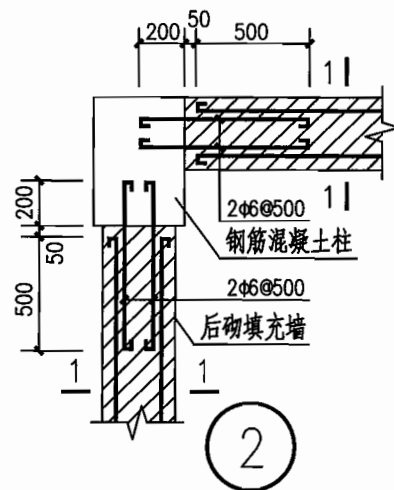
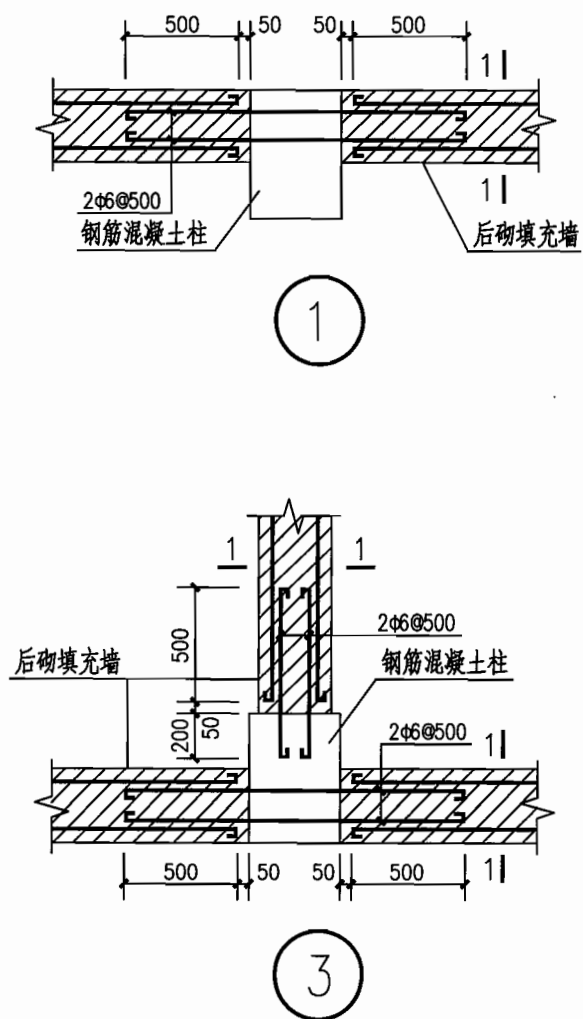


3 预制板板端构造



注：1 详图①~③用于房屋高度不超过50m的框架结构和抗震墙结构。
2 预制板侧边应为双齿边。板缝的混凝土强度等级应高于预制板的混凝土强度等级。

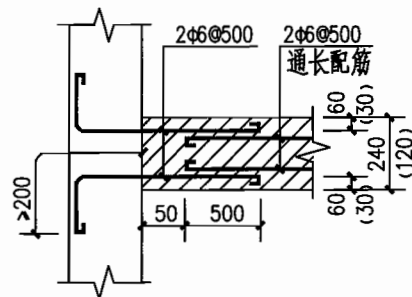
图 名	预制板安装构造		图集号	陕09G02
			页 次	45



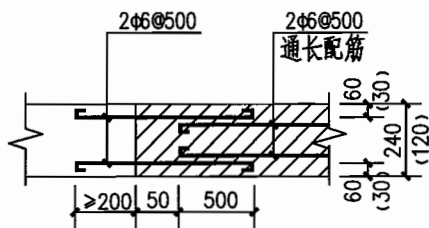
注：砌筑砂浆强度等级不应低于M5。

图 名	后砌填充墙与框架柱拉结		图集号	陕09G02
			页 次	46

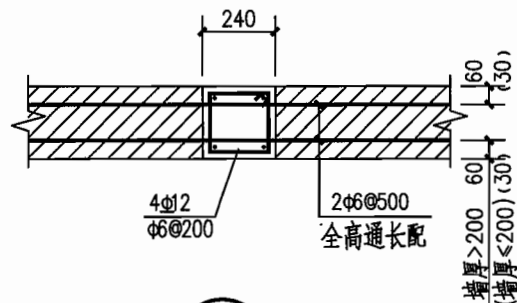
制 图	黄晓兰	设计	徐永基	校 对	金贵实	核 审	曾宪政
	灰毛		徐永基		金贵实		曾宪政



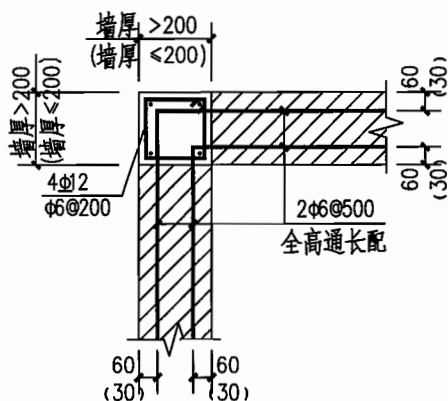
1



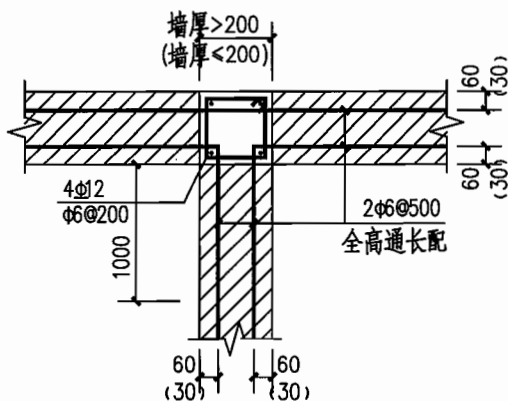
2



5



3



4

注: 1 详图①~②用于后砌填充墙与抗震墙的拉结。
2 详图③~⑤用于后砌填充墙长度大于2倍层高时的构造柱。

图 名	后砌填充墙 与抗震墙、构造柱的拉结		图集号	陕 09G02
			页 次	47

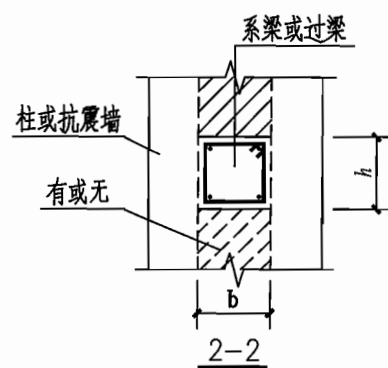
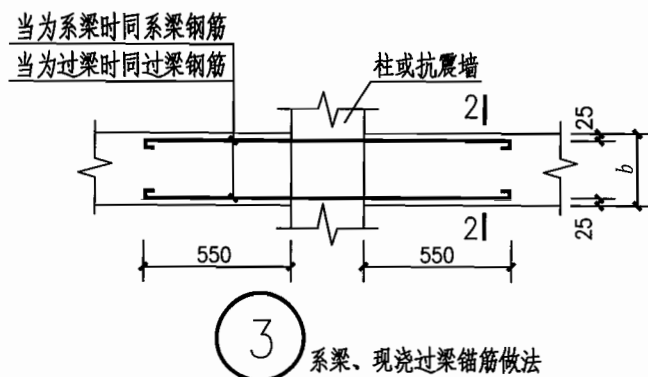
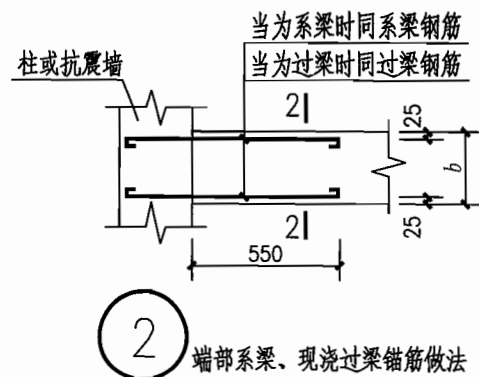
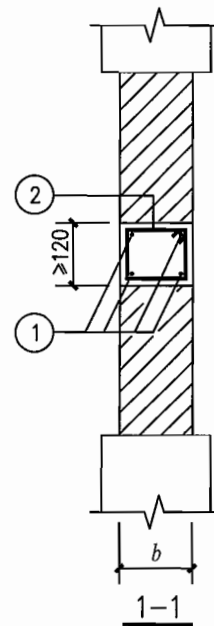
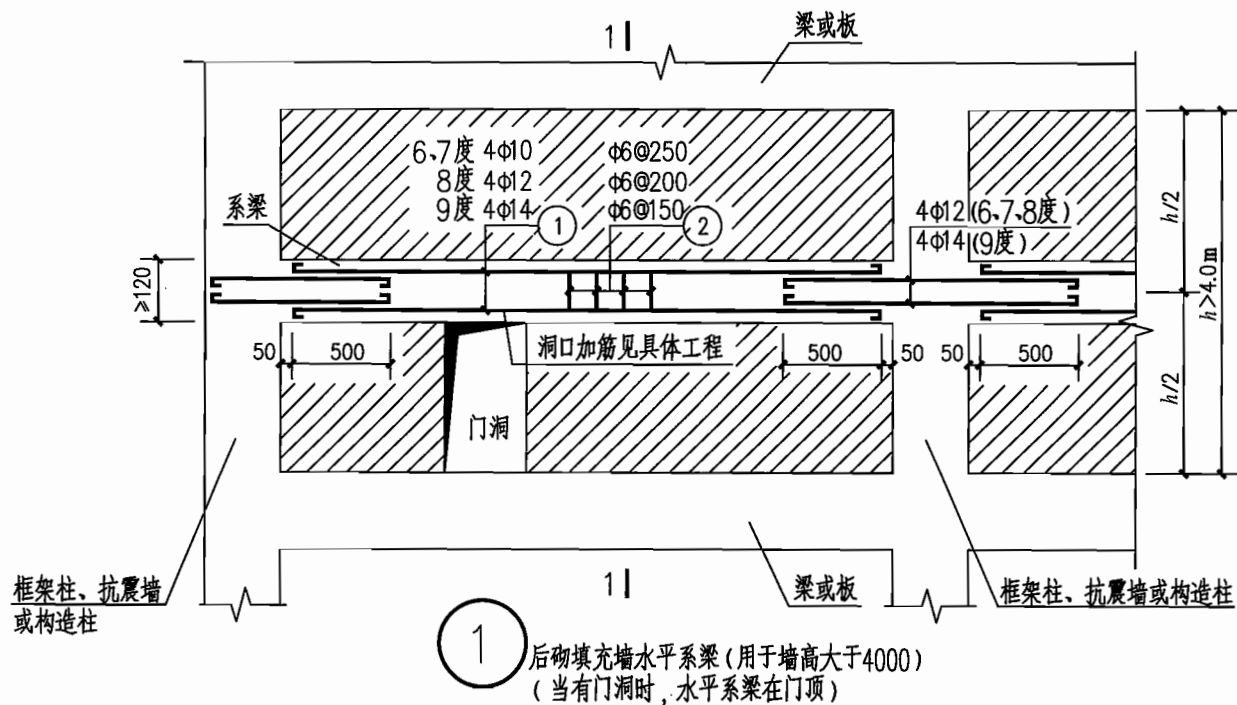
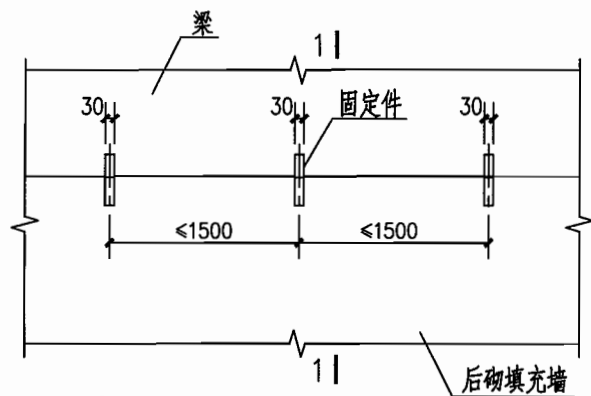
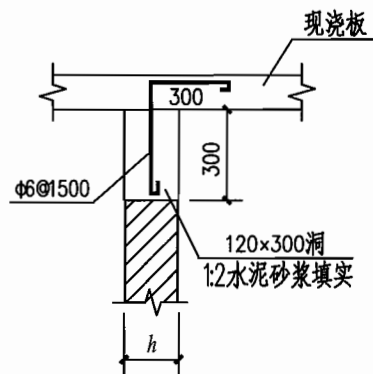
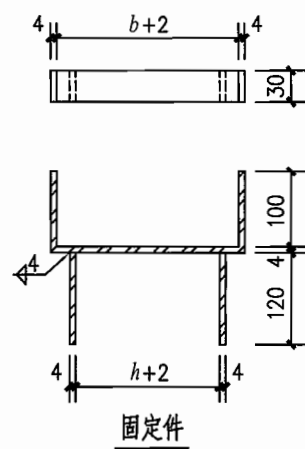
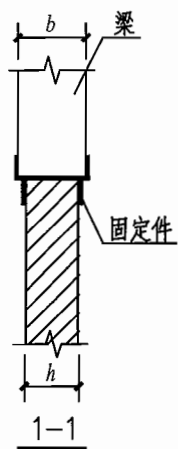


图 名	后砌填充墙设置 水平系梁、现浇过梁构造	图集号	陕09G02
		页 次	48

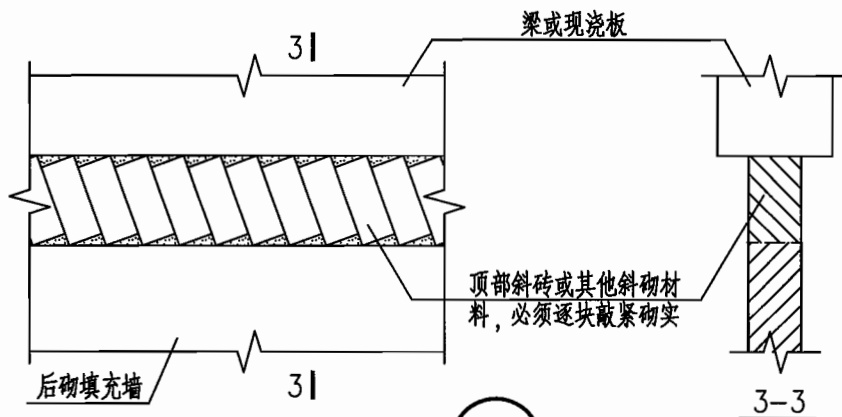
曾宪政	曾宪政
核	审
金贵实	金安实
对	校
徐永基	徐永基
计	设
贺晓兰	贺晓兰
图	制



1 后砌填充墙顶与梁底拉结
(用于墙长大于5m时)



2 后砌填充墙顶与板底拉结
(用于墙长大于5m时)



3 后砌填充墙顶斜砌

图 名 后砌填充墙与梁、板的拉结

图集号	陕09G02
页 次	49

曾宪政	曾宪政
核	
审	
金贵实	金贵实
对	
校	
徐永基	徐永基
计	
设	
金贵实	金贵实
图	
制	

编制说明

1 设计依据

《混凝土结构设计规范》GB50010-2002;
《高层建筑混凝土结构技术规程》JGJ3-2002;
《混凝土结构工程施工质量验收规范》GB50204-2002。

2 适用范围

2.0.1 本图集适用于非抗震设防地区的现浇钢筋混凝土框架结构, 剪力墙结构、框架-剪力墙结构和部分框支剪力墙结构
2.0.2 本图集适用于设计使用年限为 50 年的上述建筑结构。

3 材料

3.1 混凝土

3.1.1 钢筋混凝土框架结构的混凝土强度等级不应低于 C15; 当采用 HRB335 级钢筋时, 混凝土强度等级不宜低于 C20; 当采用 HRB400 级或 RRB400 级钢筋时, 混凝土强度等级不得低于 C20。
3.1.2 剪力墙的混凝土强度等级不宜低于 C20。
3.1.3 部分框支剪力墙结构的转换层楼面混凝土强度等级不应低于 C30。框支梁、框支柱、箱形转换结构以及转换厚板的混凝土强度等级不应低于 C30。
3.1.4 当环境类别为二_a时, 不应低于 C25; 为二_b和三类时, 不应低

于 C30。

3.2 钢筋

3.2.1 ϕ 表示 HPB235 级钢筋;
 Φ 表示 HRB335 级钢筋;
 Φ 表示 HRB400 级钢筋;
 Φ^R 表示 RRB400 级钢筋;

HPB235 级钢筋系指现行国家标准《钢筋混凝土用钢 第 1 部分: 热轧光圆钢筋》GB 1499.1-2008 中的 Q235 钢筋; HRB400 级和 HRB335 级钢筋系指现行国家标准《钢筋混凝土用钢 第 2 部分: 热轧带肋钢筋》GB 1499.2-2007 中的 HRB400 和 HRB335 钢筋。RRB400 钢筋系指现行国家标准《钢筋混凝土用余热处理钢筋》GB 13014-1991 中牌号为 KL400 的钢筋。三类环境中的结构构件, 其受力钢筋宜采用环氧树脂涂层带肋钢筋。

3.2.2 钢筋强度标准值应具有比小于 95% 的保证率。

3.3 型钢

3.3.1 Q235—A、B、C、D。

3.4 焊条与焊剂

3.4.1 按现行标准《钢筋焊接及验收规程》JGJ18-2003 采用。
3.4.2 电弧焊采用的焊条, 应符合现行国家标准《碳钢焊条》GB/T 5117 或《低合金钢焊条》GB/T 5118 的规定, 其型号可按表 3.4.2 采用。

图 名	编制说明	图集号	陕 09G02
		页 次	50

表 3.4.2 钢筋电弧焊焊条型号

钢筋种类	HPB235	HRB335	HRB400	RRB
焊条型号	E 4303	E 4303	E 5003	E 5003

3.4.3 电渣压力焊可采用 HJ431 焊剂。

4 混凝土保护层

4.0.1 纵向受力钢筋混凝土保护层最小厚度（钢筋外边 至混凝土表面距离）按表 4.0.1 采用，且不应小于受力钢筋的公称直径。

表 4.0.1 纵向受力钢筋的混凝土保护层最小厚度（mm）

环境类别	板、墙			梁、连梁			柱、边 构件		
	C20	C25~ C45	≥ C50	C20	C25~ C45	≥ C50	C20	C25~ C45	≥ C50
一	20	15	15	30	25	25	30	30	30
二	a	—	20	20	—	30	30	—	30
	b	—	25	20	—	35	30	—	35
三	—	—	30	25	—	40	35	—	40

- 注：1 板、墙中分布钢筋的保护层厚度不应小于表中数值减 10，且不小于 10；梁、柱、连梁和边 构件中箍筋和构造钢筋的保护层厚度不应小于 15；
- 2 当梁、柱的保护层厚度大于 40 时，应对混凝土保护层采取在保护层表面加设小直径焊接（或绑扎）钢筋网或其他有效的防裂措施；

3 有防火要求的建筑物，其混凝土保护层厚度尚应符合国家现行有关标准的规定；

4 处于二、三类环境中的悬臂板，其上表面应采取有效保护措施。

4.0.2 迎水面钢筋保护层厚度不应小于 50。

5 纵向钢筋的最小锚固长度 l_a 、 l_a' 及钢筋的最小搭接长度 l_l 、 l_l'

5.0.1 纵向受拉钢筋的最小锚固长度 l_a 不应小于表 5.0.1 规定的数值。

表 5.0.1 纵向受拉钢筋的最小锚固长度 l_a （mm）

钢筋种类	混凝土强度等级				
	C20	C25	C30	C35	≥C40
HPB235	31 d	26 d	23 d	21 d	20 d
HRB335	38 d	33 d	29 d	27 d	25 d
HRB400、 RRB400	46 d	40 d	35 d	32 d	29 d

- 注：1 HPB235 级钢筋，其末端应做 180° 弯钩，弯后的平直段长度不应小于 3 d ；
- 2 当 HRB335、HRB400 和 RRB400 级钢筋直径大于 25mm 时，其锚固长度应乘以修正系数 1.1；
- 3 HRB335、HRB400 和 RRB400 级的环氧树脂涂层钢筋，其锚固长度应乘以修正系数 1.25；
- 4 当钢筋在混凝土施工过程中易受扰动（如滑模施工）时，其锚固长度应乘以修正系数 1.1；

图 名	编制说明	图集号	陕 09G02
		页 次	51

- 5 当 HRB335、HRB400 和 RRB400 级钢筋在锚固区的混凝土保护层厚度大于钢筋直径的 3 倍且配有箍筋时,其锚固长度可乘以修正系数 0.8;
- 6 经上述修正后的锚固长度不应小于 250;
- 7 d 为纵向钢筋直径。

5.0.2 纵向受压钢筋的锚固长度 l_a' 不应小于 $0.7l_a$,且受压钢筋可不作弯钩。

5.0.3 纵向受拉钢筋绑扎搭接长度为 $l_l = \zeta l_a$,且不应小于 300。 ζ 为纵向受拉钢筋搭接长度修正系数,按表 5.0.3 采用。

表 5.0.3 纵向受拉钢筋搭接长度修正系数

同一连接区段内搭接钢筋面积百分率 (%)	< 25	50	100
ζ	1.2	1.4	1.6

注: 1 受拉钢筋直径大于 28 时,不宜采用绑扎的搭接接头;

2 同一连接区段内的受拉搭接钢筋面积百分率,梁及板类不宜大于 25%;柱类不宜大于 50%;

3 当确有必要增大受拉钢筋搭接接头面积百分率时,对梁类构件不应大于 50%,对板类、墙类及柱类构件,可根据实际情况放宽。

5.0.4 受压钢筋绑扎搭接长度 l_a' 不应小于 $0.7l_l$,且不应小于 200。受压钢筋直径大于 32 时不宜绑扎搭接。

5.0.5 受压钢筋搭接部位箍筋加密,见页 56 详图 ③。

6 受拉钢筋接头的质量要求

6.0.1 机械连接接头的质量和构造等,应符合现行国家标准《钢筋机械连接通用技术规程》JGJ107-2003 的要求。

6.0.2 焊接接头的质量应符合现行国家标准《钢筋焊接及验收规程》JGJ18-2003 的要求。

7 框架结构——框架柱和框架梁

7.0.1 框架柱的纵向钢筋连接按页 56 详图施工。

7.0.2 框架梁的纵向钢筋连接按页 57 详图施工。

7.0.3 框架纵向钢筋的构造见页 58~61 页详图。

7.0.4 框架梁、柱箍筋构造要求见页 63 页详图。

7.0.5 框架柱截面及配筋构造要求见页 64。

7.0.6 框架梁截面及配筋构造要求见页 65 详图 ①、②、⑤。

7.0.7 宽扁梁的截面要求见页 65 详图 ③、④。

7.0.8 框架梁、柱纵向钢筋弯折按页 61 详图 ⑤ 进行;箍筋的弯钩及纵向钢筋搭接区箍筋弯钩按页 61 详图 ①~③ 施工;拉筋与主筋构造按页 61 详图 ④ 施工。

7.0.9 当框架梁、柱中心线的偏心距大于该方向柱宽的 1/4 时,可采用水平加腋梁,其截面要求见页 65 详图 ⑥。

7.0.10 框架梁变截面时,纵向钢筋锚固见页 62。

7.0.11 框架梁承受次梁集中力时,应设附加钢筋承受次梁集中力。当采用加密箍筋做法时,按页 66 详图 ⑥ 施工;当采用吊筋做法时,按页 66 详图 ③~⑤ 施工。

7.0.12 悬臂梁端有次梁集中时,按页 66 详图 ⑦ 施工。

图 名	编制说明	图集号	陕 09G02
		页 次	52

曾宪玖	曾宪玖
核	审
金贵实	金贵实
对	校
徐永基	徐永基
计	设
金贵实	金贵实
图	制

10.1.5 框支柱顶部纵向钢筋锚固按页 75 详图 ① 施工。

10.1.6 框支梁、柱箍筋布置及要求见页 77 详图 ①。

10.1.7 框支柱箍筋宜采用复合螺旋箍筋或井字复合箍筋,其构造见页 77 详图 ②。

10.1.8 框支剪力墙开洞处和框支梁托柱处,框支梁的箍筋应加强,按页 77 详图 ③ 施工。

10.1.9 框支梁上剪力墙的竖向钢筋构造见页 78 详图 ①。

10.1.10 框支梁上一层墙体局部加强,见页 78 详图 ②,其中:

1) 柱上墙体的端部竖向钢筋 A_s 不宜小于

$$h_c b_w (\sigma_{01} - f_c) / f_y$$

2) 柱边 $0.2l_n$ 宽度范围内竖向分布钢筋 A_{sw} 不宜小于

$$0.2l_n b_w (\sigma_{02} - f_c) / f_{yw}$$

3) 框支梁上的 $0.2l_n$ 宽度范围内竖向分布钢筋 A_{sh} 不宜小于

$$0.2l_n b_w \sigma_{x\max} / f_{yh}$$

以上计算和配筋见具体工程设计。

10.1.11 框支剪力墙转换梁上一层墙内不宜设边门洞,更不宜在中柱上方设门洞,设门洞应满足页 75 详图 ③ 的要求。

10.2 剪力墙和连梁

10.2.1 剪力墙竖向及水平钢筋的连接和锚固见页 69、70。

10.2.2 其余具体要求见本说明第八节。

11 板与梁

11.0.1 板与梁中受力钢筋可采用搭接接头,位置应相互错开,从任一

接头中心到 $1.3l_l$ 或 $1.3l_l'$ 的区段范围内,有接头的受拉钢筋截面面积不宜超过受拉钢筋总截面面积的 25%;确有必要时,梁类构件不应大于 50%,板类构件可适当放宽。

11.0.2 结构转换层、平面复杂或开洞过大的楼层、作为上部结构嵌固部位的地下室楼层应采用现浇楼盖。

一般楼层现浇楼板厚度不应小于 80,当板内预埋暗管时不宜小于 100;顶层楼板厚度不宜小于 120,宜双层双向配筋;普通地下室顶板厚度不宜小于 160。作为上部结构嵌固部位的地下室顶板和框支层楼板厚度不宜小于 180,混凝土强度等级不宜小于 C30,应采用双层双向配筋,且每层每个方向的配筋率不宜小于 0.25%。

11.0.3 框支层楼板的边 和较大洞口的周边应设置边梁,按页 78 页详图 ③ 施工。

11.0.4 房屋高度超过 50m 时,框架结构、剪力墙结构和框架-剪力墙结构,均应采用现浇楼盖。

11.0.5 单层房屋或高度不大于 20m 的多层房屋的一般楼层,可采用装配式楼盖,预制板支承长度不应小于 80,预制板板缝宽度不宜小于 30,缝间应以细石混凝土灌实,其强度等级应不小于预制板的强度等级,且不应低于 C20,见 79 页详图 ①、⑤。

11.0.6 对要求传递水平荷载以及高度大于 20m 的多层房屋的装配式楼盖、屋盖,按以下要求施工:

1 预制板的板缝不宜小于 40,且宜在板缝内配筋,见页 79 详图 ②。

图 名

编制说明

图集号 陕 09G02

页 次 54

曾宪政	曾宪政
核	审
金贵实	金贵实
对	校
徐永基	徐永基
计	设
金贵实	金贵实
图	制

2 板端支承长度小于 80 时,板端应伸出钢筋,板缝宽度不宜小于 80,缝内配置纵向钢筋和箍筋,见页 79 详图 ③、④。

3 板端支承长度不小于 80 时,板端构造见页 79 详图 ⑤。

11.0.7 框架-剪力墙结构的预制板应设置厚度不小于 50 的现浇混凝土叠合层,见页 79 详图 ⑥。框架结构和剪力墙结构可不设置叠合层。

11.0.8 预制空心板板端构造见页 79 详图 ⑦。

11.0.9 梁或板上、下有构造柱时,应在其上、下预留钢筋按页 66 详图 ① 施工。

11.0.10 梁中应设附加钢筋承受次梁集中力,当采用附加箍筋时,按页 66 详图 ⑥ 施工;梁采用附加吊筋时,按页 66 详图 ③~⑤ 施工。

11.0.11 悬臂梁有次梁集中力时,按页 66 详图 ⑦ 施工。

11.0.12 次梁与框架梁同高时,次梁钢筋应按页 66 详图 ② 构造施工。

11.0.13 梁箍筋按计算需要设置,且其最小配筋率尚应满足:

受弯构件,当 $V > 0.7f_t b h_0$ 时: $\rho_{sv} \geq 0.24f_t / f_{yv}$

受弯剪扭时: $\rho_{sv} \geq 0.28f_t / f_{yv}$

12 其他

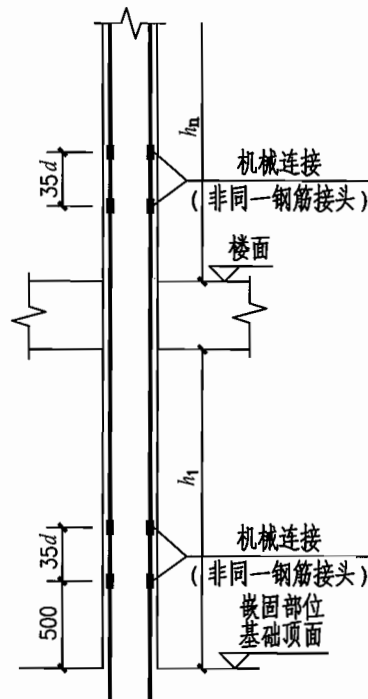
12.0.1 后砌填充墙上的门窗过梁见具体工程施工图,对于柱(或剪力墙)边的现浇过梁,当施工柱(或剪力墙)时应在现浇过梁处从柱(或剪力墙)内顶留伸出钢筋,见页 80 详图 ①。

12.0.2 后砌填充墙与剪力墙或柱的连接见页 80 详图 ②~⑥。

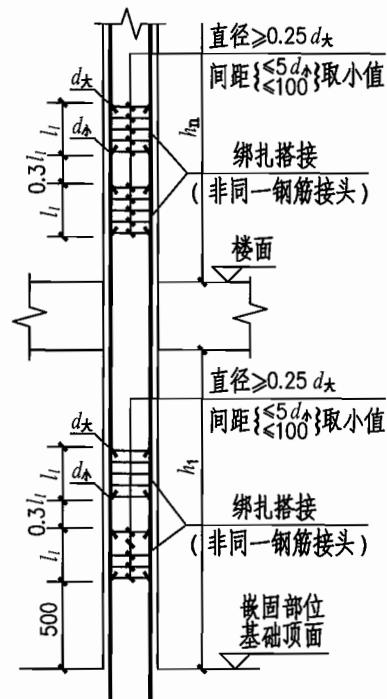
12.0.3 所有外露铁件均涂红丹二度,色漆二度。

12.0.4 本图集标注尺寸单位除注明者外均为 mm,标高为 m。

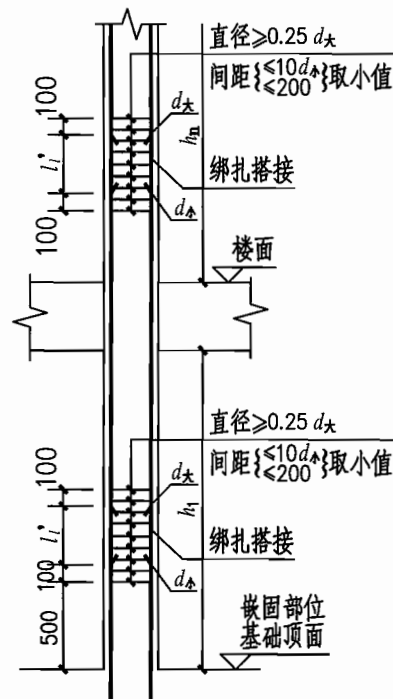
图 名	编制说明	图集号	陕 09G02
		页 次	55



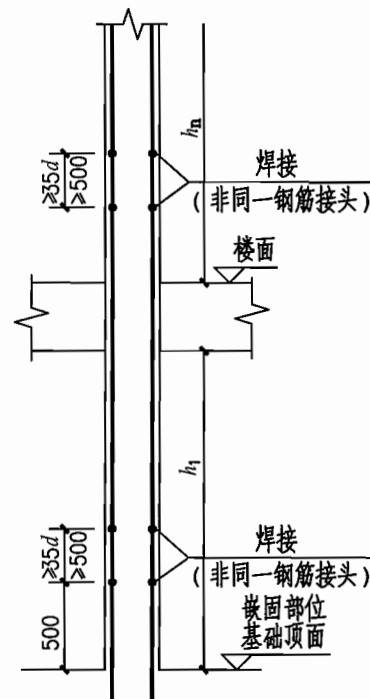
1 I级机械连接
(在受力较大处, 同一连接区段内受拉钢筋接头面积百分率不宜大于50%)



2 受拉钢筋绑扎连接
 $d \leq 28$
(同一连接区段内接头面积百分率不宜大于50%, 当确有必要时, 可按实际情况放宽)



3 受压钢筋绑扎连接
 $d \leq 32$
(接头外两个箍筋仅用于 $d > 25$ 时)



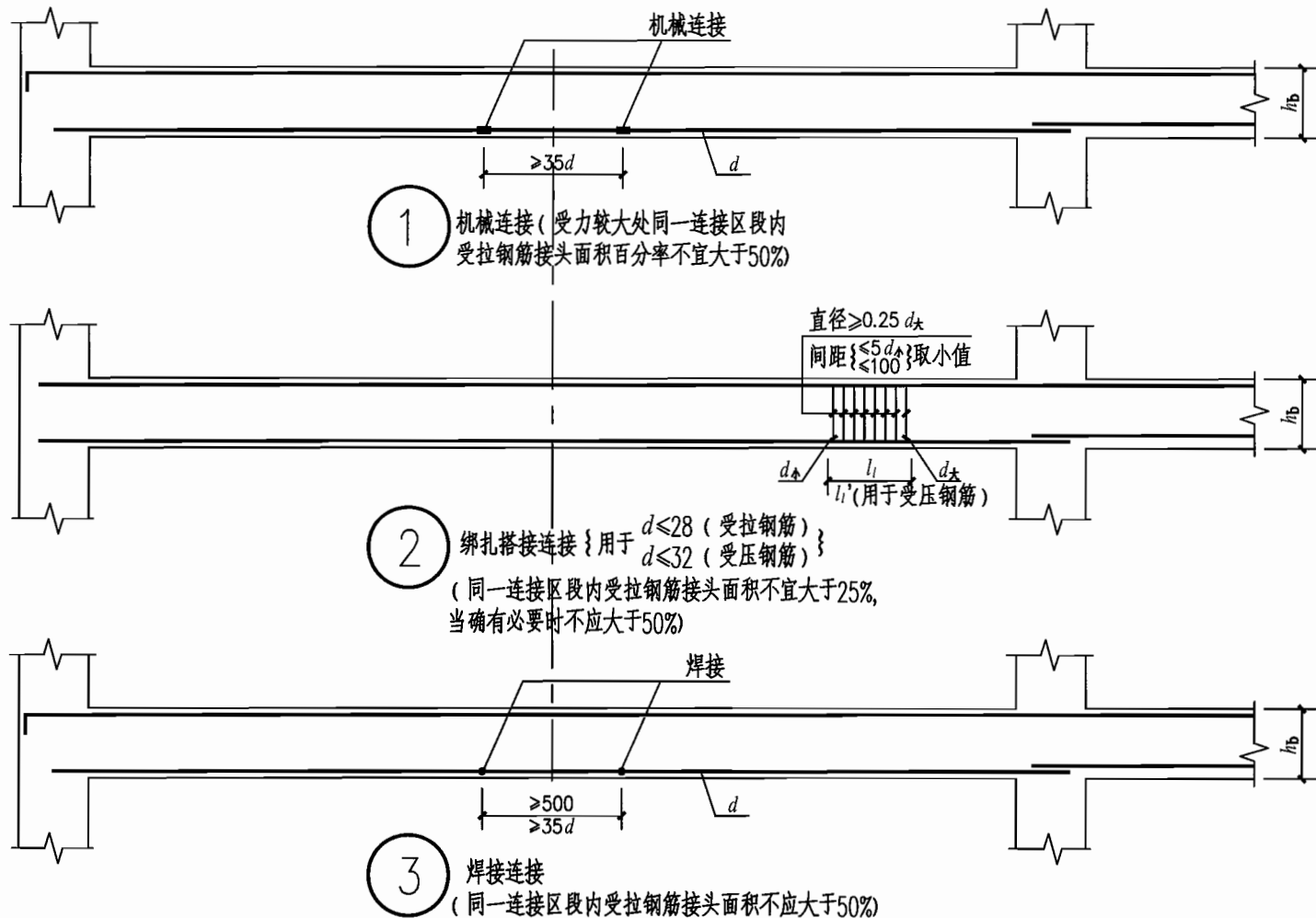
4 焊接连接
(同一连接区段内受拉钢筋接头面积百分率不应大于50%)

注: 1 受力钢筋的接头宜设置在构件受力较小部位, 同一根钢筋宜少设接头。

2 机械连接及焊接连接的受压钢筋接头面积百分率不受限制。

图 名	框架柱的纵向钢筋连接		图集号	陕09G02
			页 次	56

曾宪政	曾宪政
核	审
金贵实	金贵实
对	校
徐永基	徐永基
计	设
贺晓兰	贺晓兰
图	制

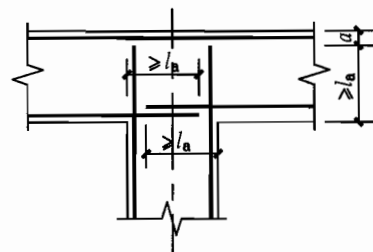
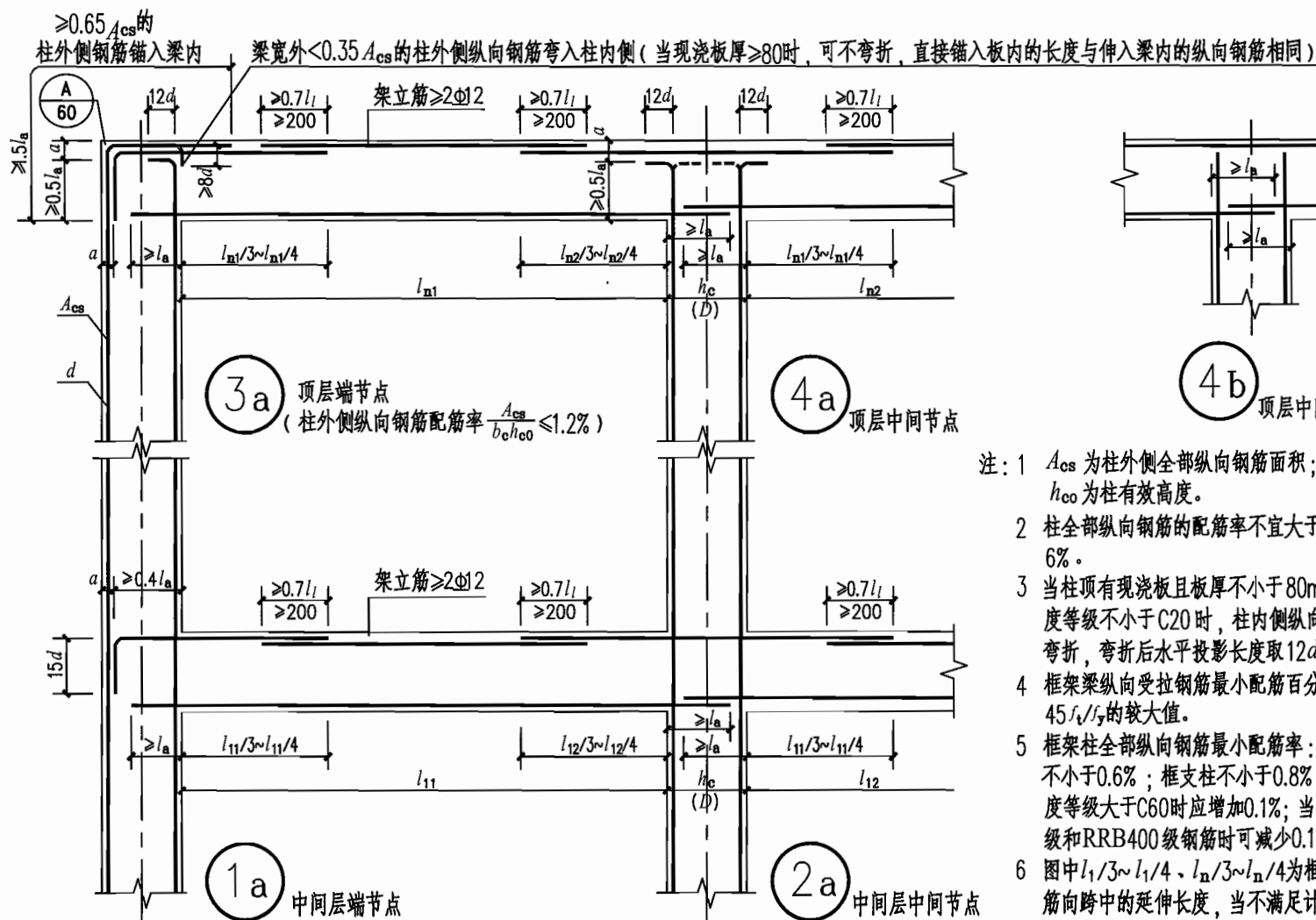


注: 1 绑扎搭接连接, 当受压钢筋直径 $d > 25\text{mm}$ 时, 尚应在搭接接头两个端面外 100mm 范围内各放两个箍筋。

2 受力钢筋接头宜设置在受力较小部位。同一根钢筋上宜少设接头。

图 名 框架梁的纵向钢筋连接

图集号	陕09G02
页 次	57



4b 顶层中间节点

- 注: 1 A_{cs} 为柱外侧全部纵向钢筋面积; b_c 为柱宽; h_{co} 为柱有效高度。
- 2 柱全部纵向钢筋的配筋率不宜大于5%, 不应大于6%。
- 3 当柱顶有现浇板且板厚不小于80mm、混凝土强度等级不小于C20时, 柱内纵纵向钢筋也可向外弯折, 弯折后水平投影长度取 $12d$ 。
- 4 框架梁纵向受拉钢筋最小配筋百分率应取0.2%和 $45 f_t / f_y$ 的较大值。
- 5 框架柱全部纵向钢筋最小配筋率: 中、边、角柱不小于0.6%; 框支柱不小于0.8% (当混凝土强度等级大于C60时应增加0.1%; 当采用HRB400级和RRB400级钢筋时可减少0.1%)。
- 6 图中 $l_1/3 \sim l_1/4$ 、 $l_n/3 \sim l_n/4$ 为框架梁负弯矩钢筋向跨中的延伸长度, 当不满足计算需要时, 由设计人员在施工图中自定。
- 7 顶层及中间层节点其他做法见页59~62。

图 名

框架纵向钢筋构造

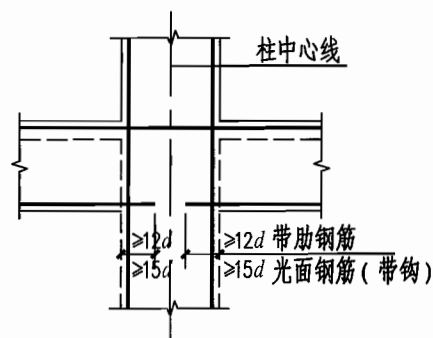
图集号

陕09G02

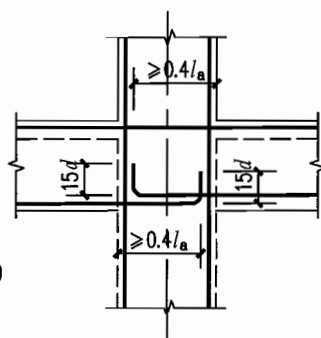
页 次

58

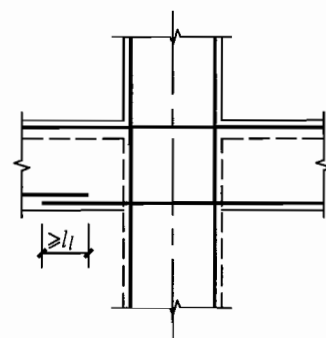
制	图	贺晓兰	设计	徐永基	校对	金贵实	审核	曾宪政
---	---	-----	----	-----	----	-----	----	-----



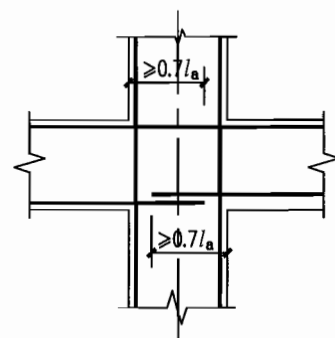
2b 中间层中间节点
(用于计算不利用
梁下部钢筋强度时)



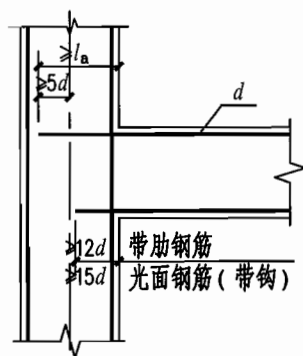
2c 中间层中间节点
(用于计算充分利用梁
下部钢筋受拉强度时)



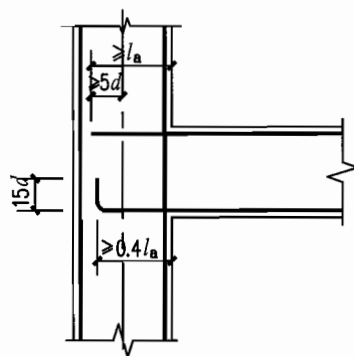
2d 中间层中间节点
节点外搭接
(在弯矩较小区搭接)



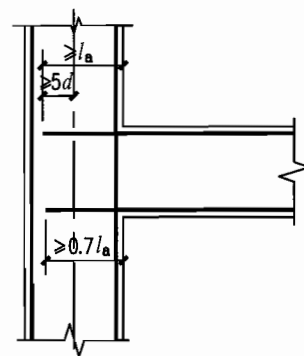
2e 中间层中间节点
(用于计算充分利用梁
下部钢筋受压强度时)



1b 中间层端节点
(用于计算不利用
梁下部钢筋强度时)

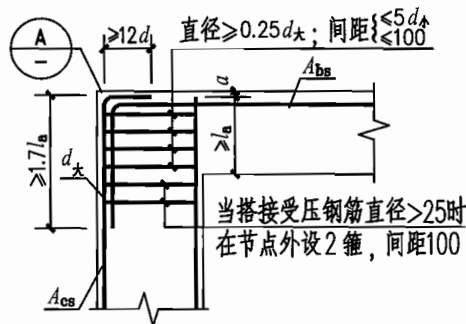


1c 中间层端节点
(用于计算充分利用梁
下部钢筋受拉强度时)

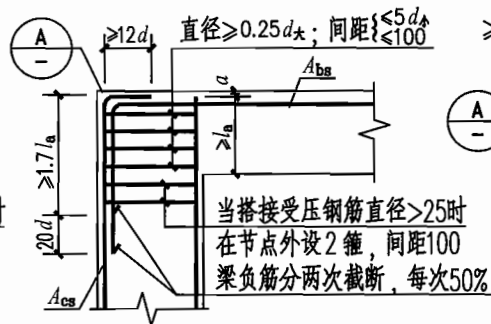


1d 中间层端节点
(用于计算充分利用梁
下部钢筋受压强度时)

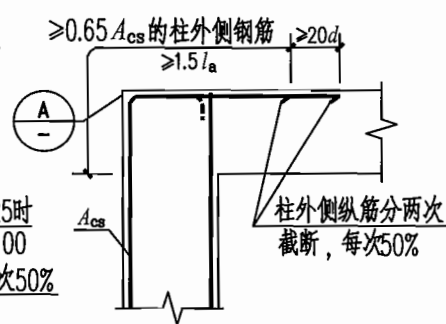
图 名	框架中间层节点 下部纵向钢筋构造		图集号	陕09G02
			页 次	59



3b 顶层端节点
(梁上部纵向钢筋配筋率 $\frac{A_{bs}}{b_b h_{b0}} \leq 1.2\%$)

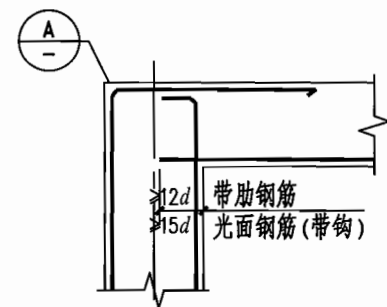


3c 顶层端节点
(梁上部纵向钢筋配筋率 $\frac{A_{bs}}{b_b h_{b0}} > 1.2\%$)

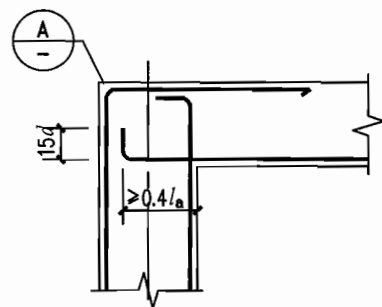


3d 顶层端节点
(柱外侧纵向钢筋配筋率 $\frac{A_{cs}}{b_c h_{c0}} > 1.2\%$)

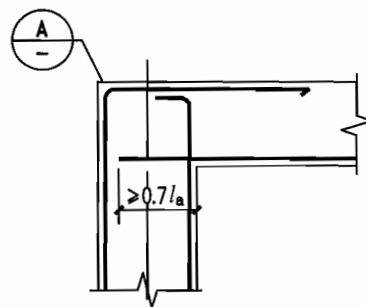
A (当有挑檐板、女儿墙或另向框架梁通过角部时可不设此网片)



3e 顶层端节点
(用于计算不利用梁下部钢筋强度时)



3f 顶层端节点
(用于计算充分利用梁下部钢筋受拉强度时)

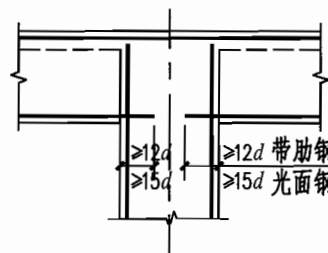


3g 顶层端节点
(用于计算充分利用梁下部钢筋受压强度时)

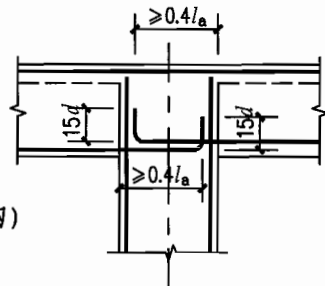
- 注: 1 A_{cs} 为柱外侧全部纵向钢筋面积;
 A_{bs} 为梁上部纵向钢筋面积。
2 a 表示纵向钢筋伸至柱边或梁顶后再弯折。
3 b_c 为外侧柱截面宽度;
 h_{c0} 为外侧柱截面有效高度;
 b_b 为框架梁宽度;
 h_{b0} 为框架梁截面有效高度。

图 名 框架顶部端节点钢筋构造

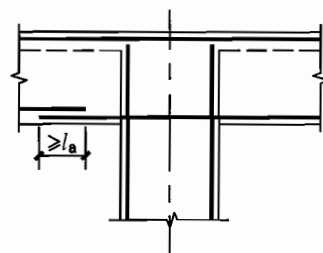
曾宪政	曾宪政
核	核
审	审
金贵实	金贵实
对	对
校	校
徐永基	徐永基
计	计
设	设
贺晓兰	贺晓兰
制	制
图	图



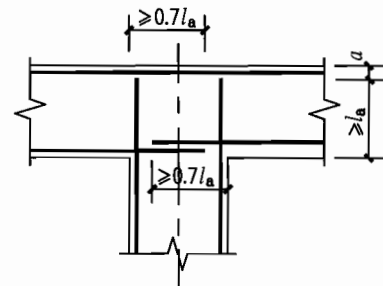
4c 顶层中间节点
(用于计算不利用
梁下部钢筋强度时)



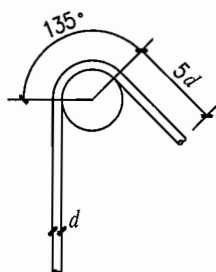
4d 顶层中间节点
(用于计算充分利用梁
下部钢筋受拉强度时)



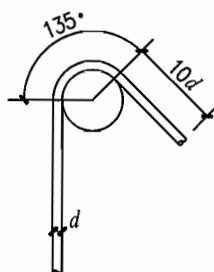
4e 顶层中间节点
节点外搭接
(在弯矩较小区搭接)



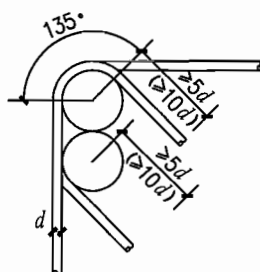
4f 顶层中间节点
(用于计算充分利用梁
下部钢筋受压强度时)



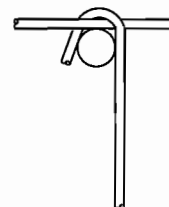
1 框架梁、柱箍筋
弯钩做法



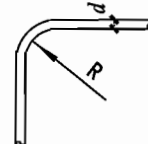
2 框架梁、柱箍筋
弯钩做法
(用于柱中全部纵向受力钢
筋配筋率大于3%或梁受扭时)



3 框架梁、柱箍筋弯钩做法:
箍筋钩住搭接处主筋
(括号内数字用于纵向钢筋
配筋率大于3%或梁受扭时)



4 拉筋钩住主筋
和箍筋

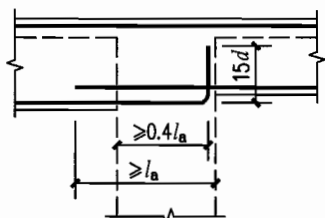


$d \leq 25$ $R \geq 4d$ (6d)
 $d > 25$ $R \geq 6d$ (8d)
(括号内用于顶层边节点)

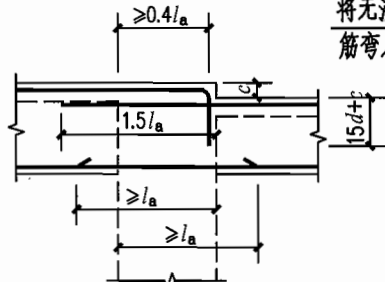
5 纵向钢筋弯折要求

图名	框架顶部节点纵向钢筋构造, 框架梁、柱纵向钢筋及箍筋弯折要求	图集号	陕09G02
页次			61

制 图	贺晓兰	设 计	徐永基	校 对	金贵实	核 审	曾宪政
图 号	09G02	图 名	框架梁变截面时纵向钢筋锚固构造	图 集 号	陕 09G02	页 次	62

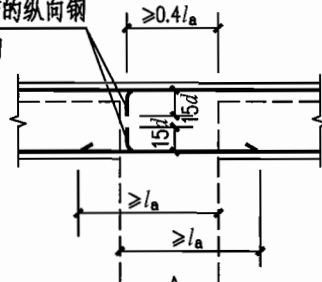


1



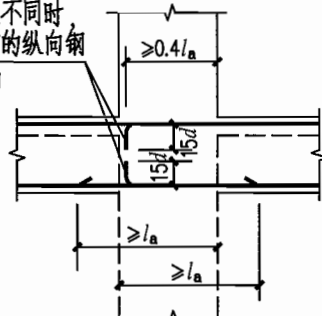
2

当两端梁宽不同时，
将无法直锚的纵向钢
筋弯入柱内

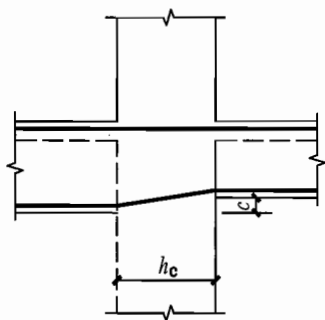


3

当两端梁宽不同时，
将无法直锚的纵向钢
筋弯入柱内

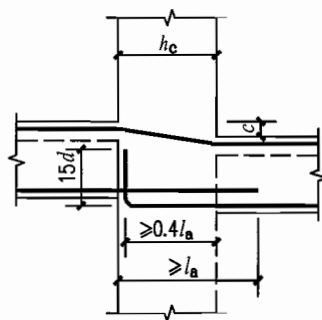


7



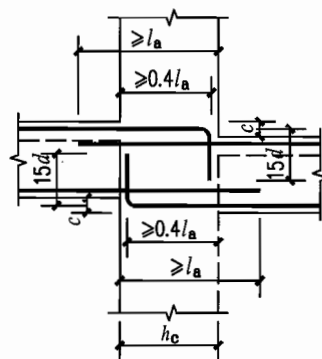
4

$c/h_c \leq 1/6$ 时，下部
纵向钢筋连续布置



5

$c/h_c \leq 1/6$ 时，上部
纵向钢筋连续布置



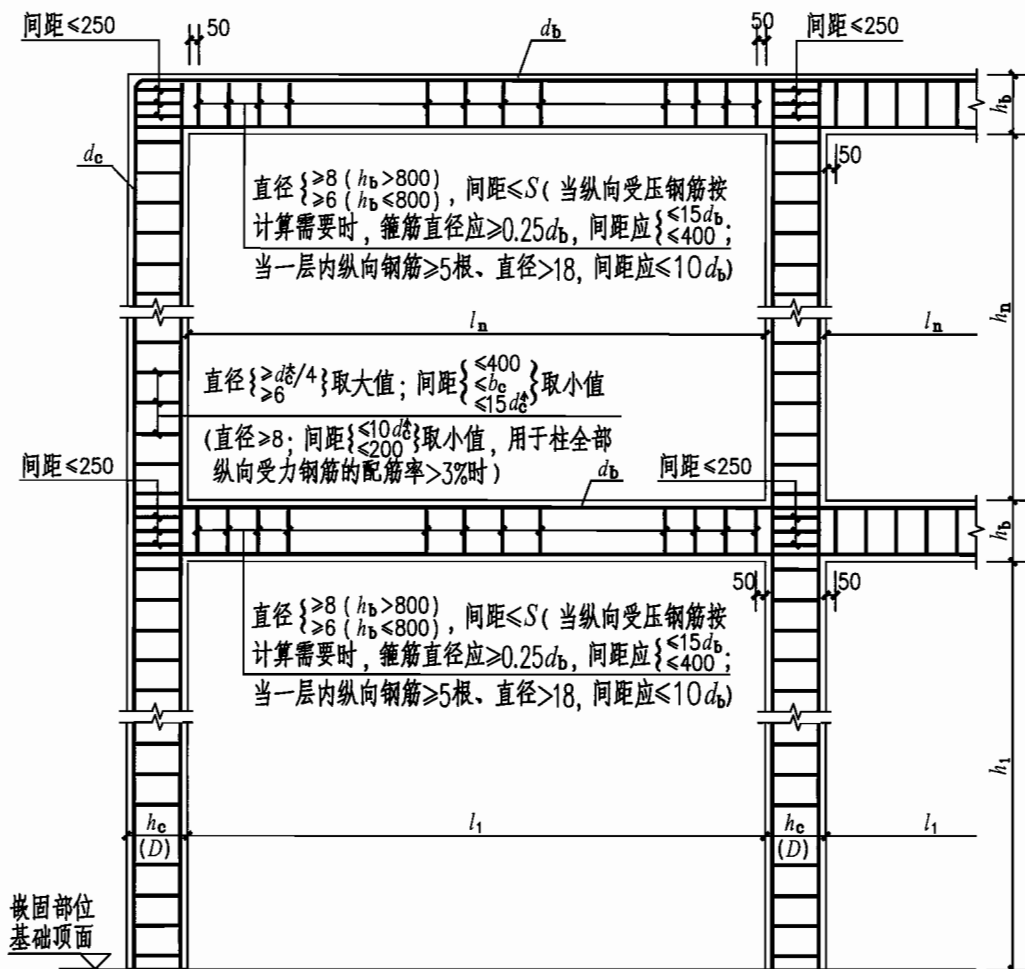
6

$c/h_c > 1/6$ 时

注：当墙、柱宽度较大，纵向
钢筋进入支座不小于 l_a 时
可以直锚。

图 名 框架梁变截面时纵向钢筋锚固构造

图 集 号 陕 09G02
页 次 62



梁中箍筋最大间距 S (mm)

梁高 h	$V_0 > 0.7f_t b h_0 + 0.05N_p$	$V_0 \leq 0.7f_t b h_0 + 0.05N_p$
$150 < h \leq 300$	150	200
$300 < h \leq 500$	200	300
$500 < h \leq 800$	250	350
$h > 800$	300	400

- 注: 1 当 $V_0 > 0.7f_t b h_0 + 0.05N_p$ 时, $\rho_{sv} (\rho_{sv} = A_{sv}/bs) \geq 0.24f_t/f_{yv}$ 。
 2 在弯剪扭构件中箍筋配筋率 $\rho_{sv} \geq 0.28f_t/f_{yv}$ 。
 3 d_b 为梁纵向受压钢筋直径; d_c 为柱纵向钢筋最小直径; d_c 为柱纵向钢筋最大直径; ρ_{sv} 为梁箍筋配筋率; f_t 为混凝土轴心受拉强度设计值; f_{yv} 为梁箍筋抗拉强度设计值。
 4 当框架节点四周均有梁与之连接时, 节点内可只配沿周边的矩形箍。
 5 框架梁、柱纵向钢筋不应与箍筋、拉筋及预埋件等焊接。

图 名

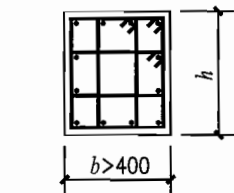
框架箍筋构造

图集号

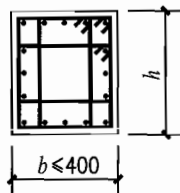
陕 09G02

页 次

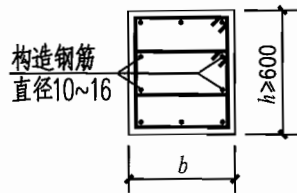
63



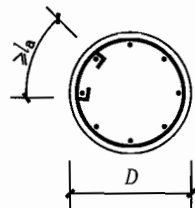
1 每边纵筋多于3根
(配置复合箍的柱)



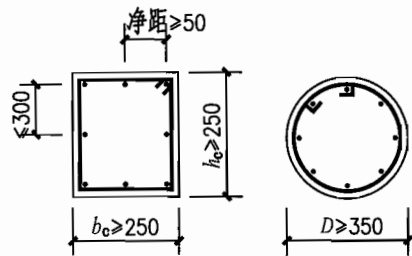
2 每边纵筋多于4根
(配置复合箍的柱)



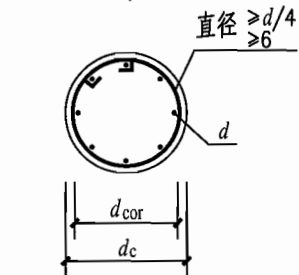
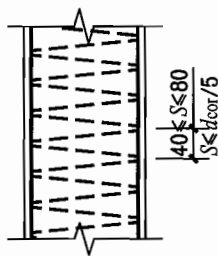
3 用于偏心受压柱
(配置复合箍的柱)



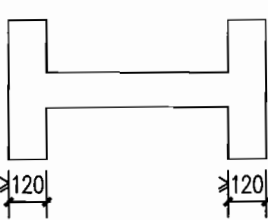
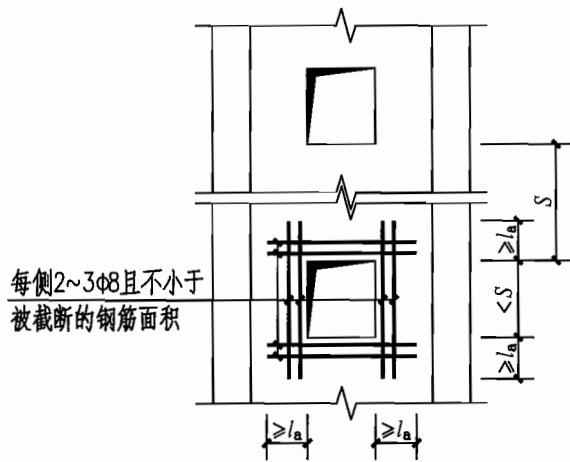
4 纵筋不宜少于8根
不应少于6根



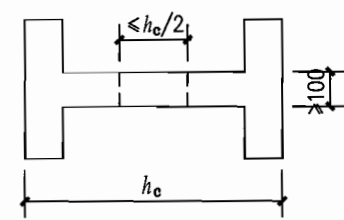
5 框架柱最小截面构造
及钢筋间距要求



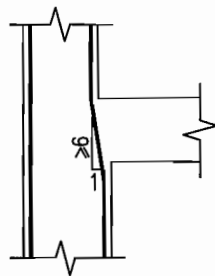
6 间接配筋的约束要求
(用于螺旋式或焊接环式间接钢筋
柱,且计算考虑间接钢筋作用时)



7 工字形柱截面构造



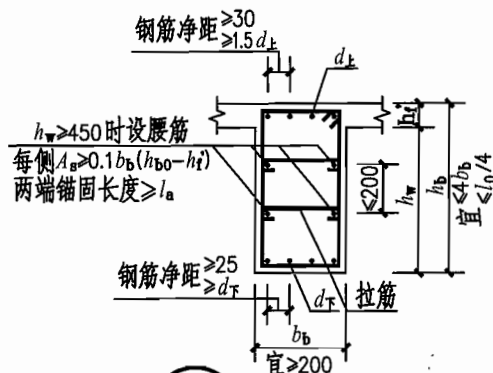
8 工字形柱开孔要求



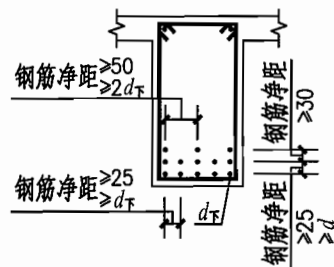
9 柱纵向钢筋弯折要求

注: d_{cor} 为间接钢筋内表面确定的
核心截面直径。

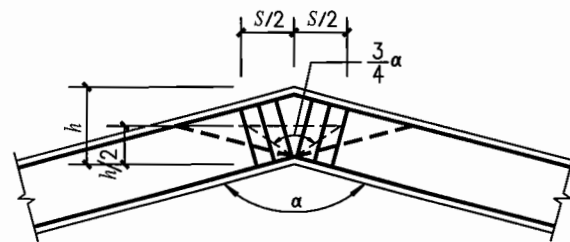
图名	框架柱截面及配筋构造	图集号	陕09G02
		页次	64



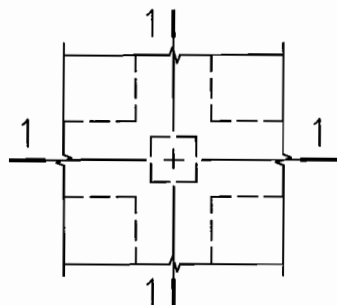
1 梁截面及纵向钢筋构造



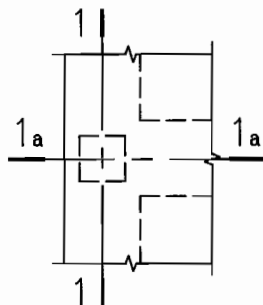
2 梁纵向钢筋间距要求
(用于纵向钢筋多于两层时)



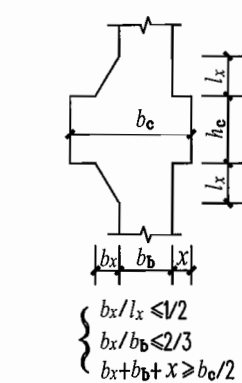
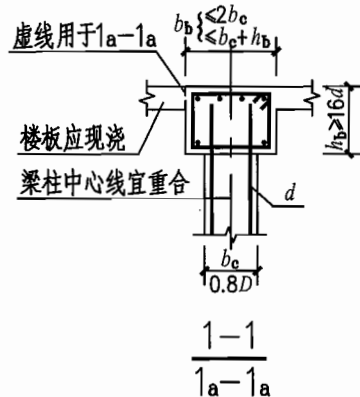
5 梁内折角处箍筋加强构造
(内折角处于受拉区时)
 $S = htg(3\alpha/8)$
(箍筋面积经计算确定)



3 宽扁梁平面布置示意(一)



4 宽扁梁平面布置示意(二)



6 水平加腋梁截面构造

注: b_x 为梁水平加腋宽度;
 l_x 为梁水平加腋长度;
 b_b 为梁截面宽度;

b_c 为沿偏心方向柱截面宽度;
 x 为非加腋侧梁边到柱边的距离;
 l_0 为梁的计算跨度。

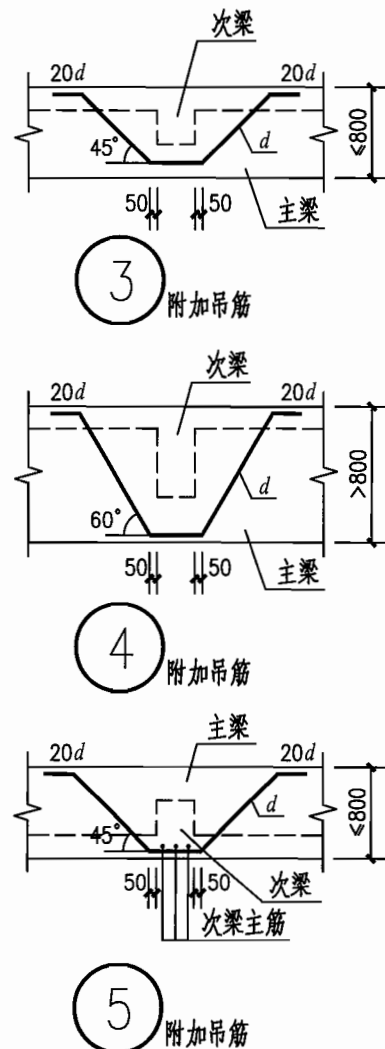
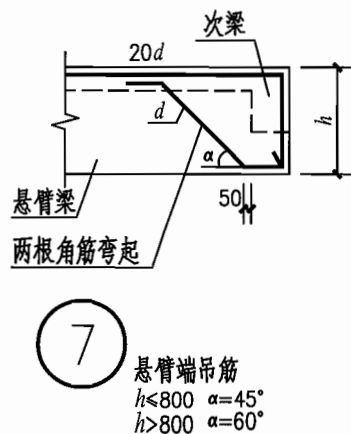
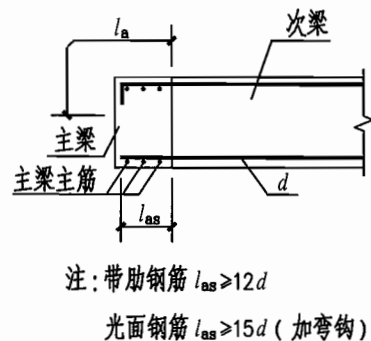
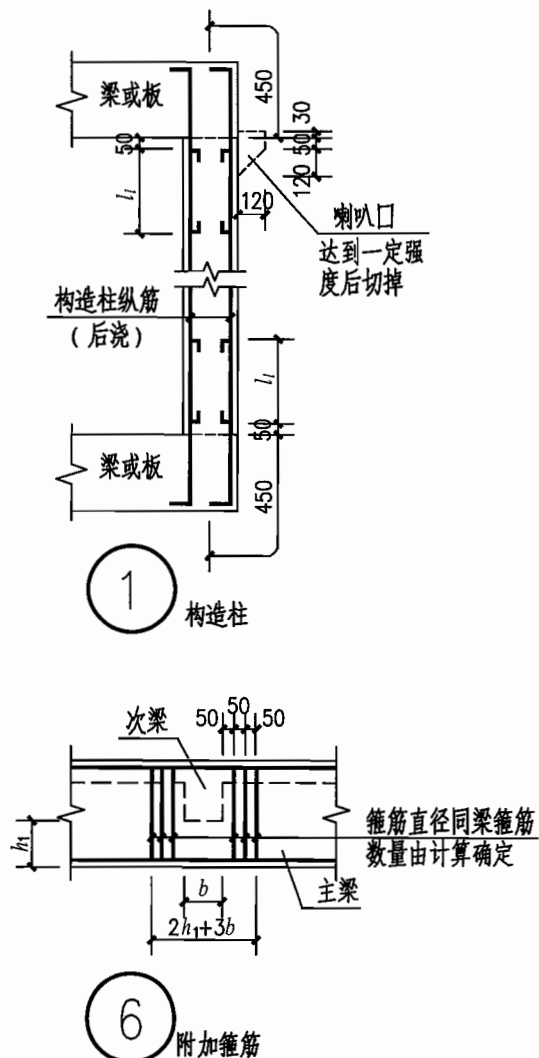
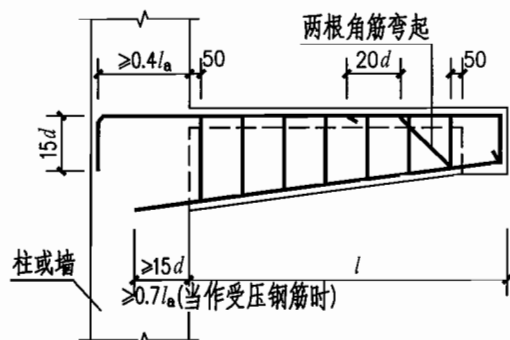
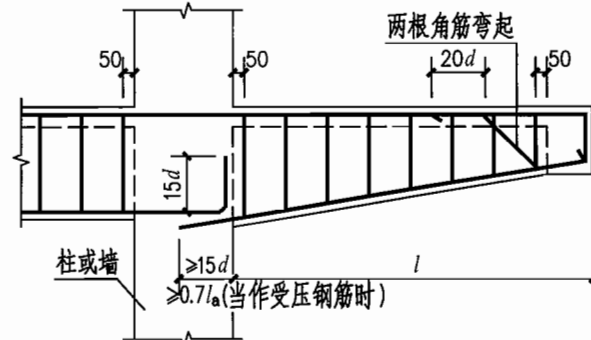


图 名	框架梁遇构造柱及次梁配筋构造	图集号	陕09G02
		页次	66

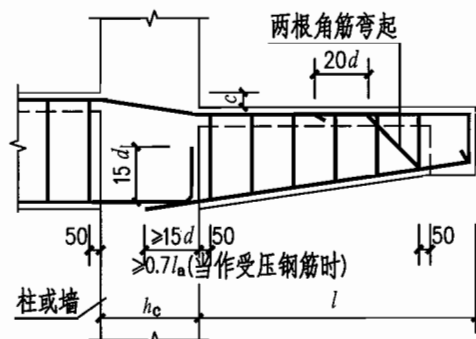
徐永基	徐永基
核	核
审	审
金贵实	金贵实
对	对
校	校
曾宪玖	曾宪玖
计	计
设	设
贺晓兰	贺晓兰
制	制
图	图



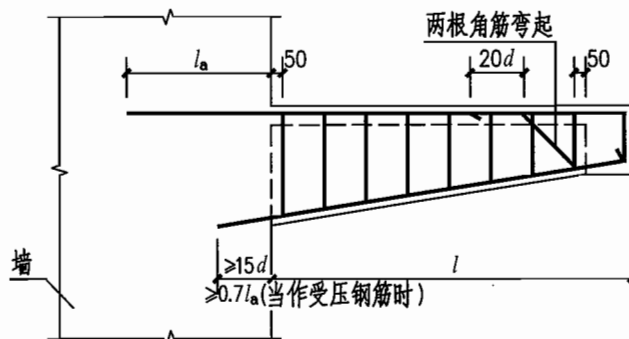
1 悬臂梁构造(一)
(纯悬挑)



2 悬臂梁构造(二)



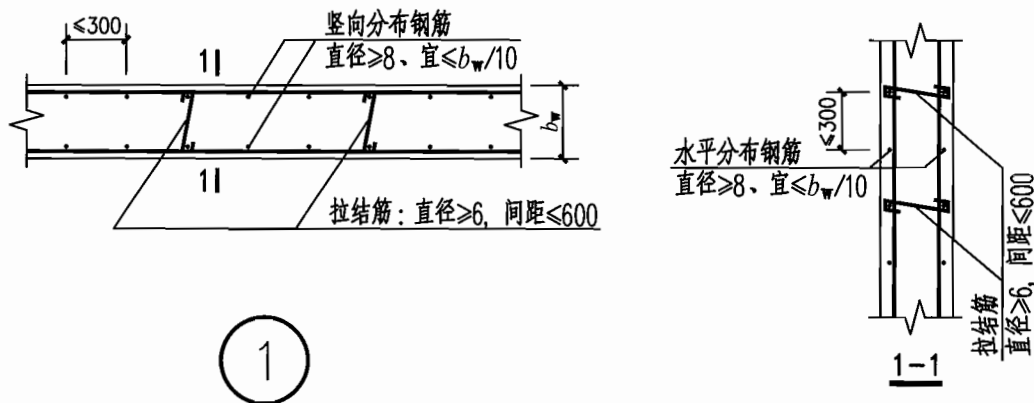
3 $c/h_c \leq 1/6$ 时, 上部
纵向钢筋连续布置



4 悬臂梁构造(三)

注: 1 当墙、柱宽度较大, 悬臂梁纵向钢筋进入支座长度不小于 l_a 时可以直锚。
2 梁根部加压筋见具体工程设计。

图 名	悬臂梁纵向钢筋锚固构造	图集号	陕 09G02
		页 次	67



剪力墙厚度 b_w 的最小值表

结构体系		墙厚 b_w (mm)
剪力墙结构	多层	≥ 140 ; $\geq h/25$
	高层	≥ 160 ; $\geq h/25$
框架-剪力墙结构	多层	≥ 140 ; $\geq h/20$
	高层	≥ 160 ; $\geq h/20$
短肢剪力墙		≥ 200
核心筒外墙		≥ 200 ; $\geq h/20$

剪力墙竖向、水平分布钢筋最小配筋率及钢筋间距 S (mm)

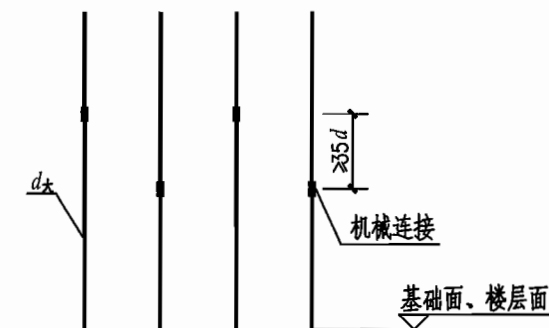
部 位		最小配筋率%	钢筋间距 S (mm)
一般剪力墙		0.20	≤ 300
部分框支剪力墙	部分框支剪力墙高度 } 较大值 $H/8$	0.25	≤ 200
房屋顶层及长矩形平面房屋的楼、电梯间的剪力墙、端开间的纵向剪力墙、端山墙			
剪力墙中温度、收缩应力较大部位		水平分布钢筋 0.25 (按计算确定)	≤ 200

注: H 为建筑物总高;
 h 为建筑物层高。

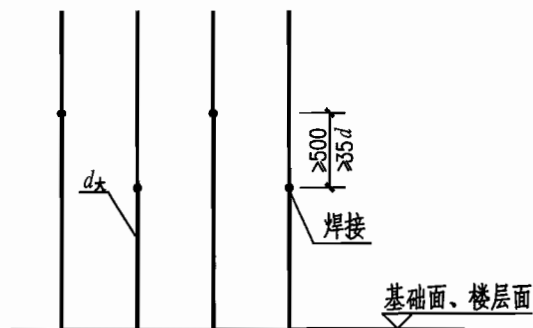
图 名 剪力墙的截面及配筋构造

图集号	陕 09G02
页 次	68

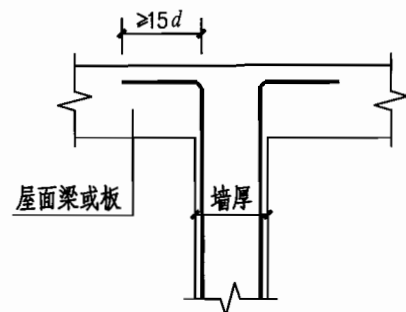
制	图	贺晓兰	设计	徐永基	校对	金贵实	审核	曹宪政
---	---	-----	----	-----	----	-----	----	-----



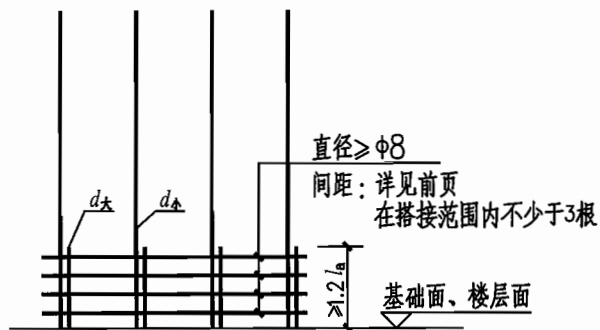
- 1 机械连接
(受力较大的受拉钢筋接头, 同一连接区段接头不宜大于50%)



- 3 焊接连接
(受拉钢筋接头, 同一连接区段接头不应大于50%)



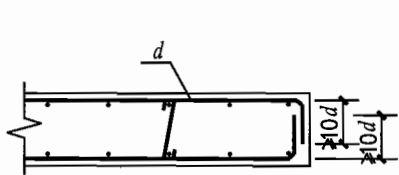
- 4 墙竖向钢筋在顶部的锚固



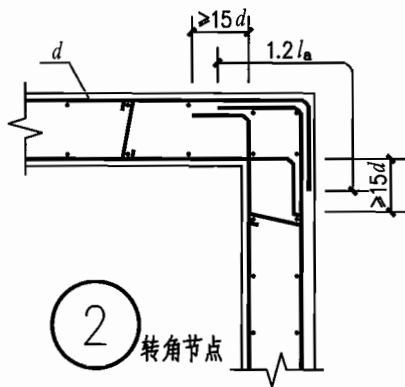
- 2 绑扎搭接 ($d \leq 28$)

注: d_* 为纵筋较大直径,
 d_* 为纵筋较小直径。

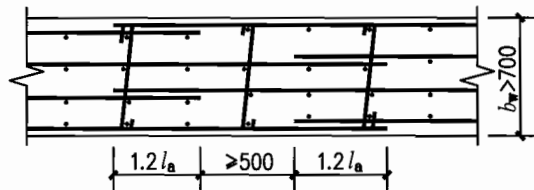
图名	剪力墙竖向分布钢筋连接及锚固	图集号	陕09G02
		页次	69



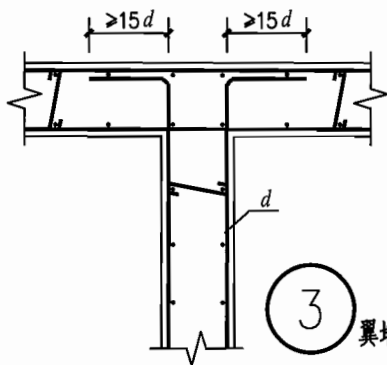
① 一字节点



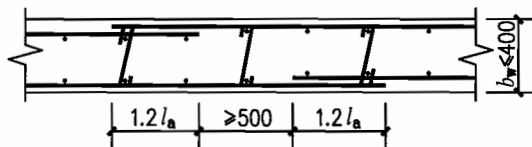
② 转角节点



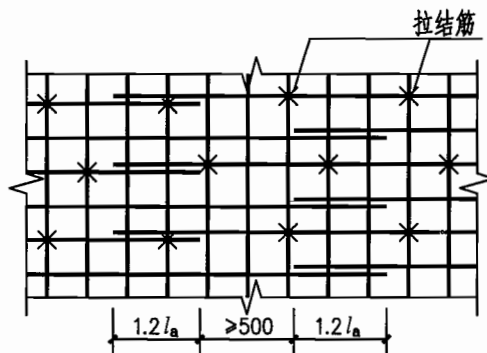
⑥ $b_w > 700$



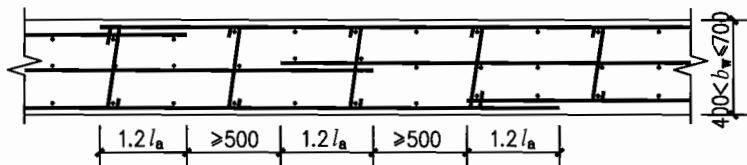
③ 翼墙节点



④ $b_w \leq 400$



⑦ 水平钢筋搭接构造 (竖向)

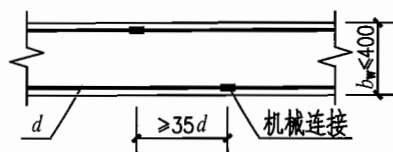


⑤ $400 < b_w \leq 700$

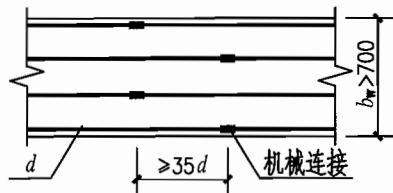
注: 1 本页详图①~③为剪力墙水平钢筋的锚固, ④~⑦为剪力墙水平钢筋的连接。
2 b_w 为剪力墙厚度。

图 名	剪力墙水平分布钢筋连接及锚固	图集号	陕 09G02
		页 次	70

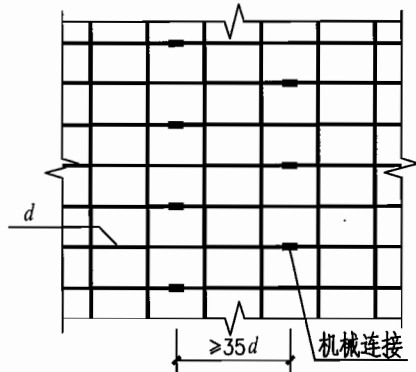
曾宪政	曾宪政
核	审
金贵实	金贵实
对	校
徐永基	徐永基
计	设
贺晓兰	贺晓兰
图	制



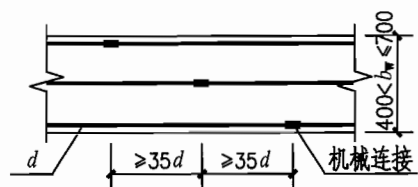
① $b_w \leq 400$



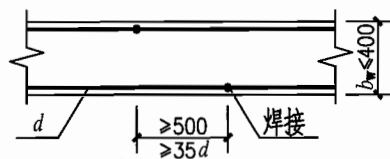
③ $b_w > 700$



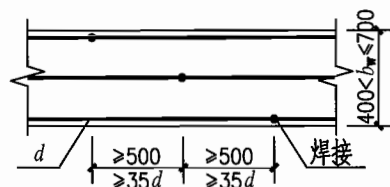
④ 水平钢筋沿竖向机械连接构造



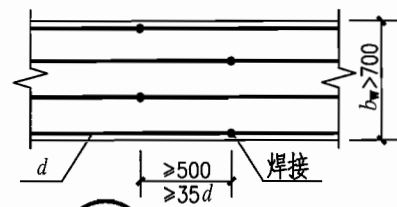
② $400 < b_w \leq 700$



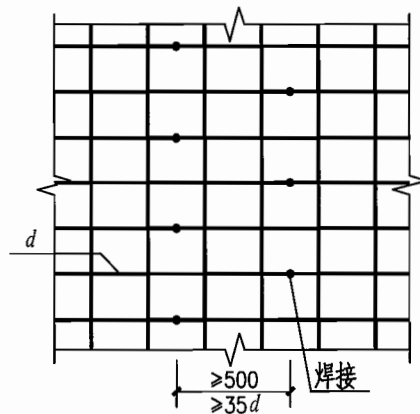
⑤ $b_w \leq 400$



⑥ $400 < b_w \leq 700$



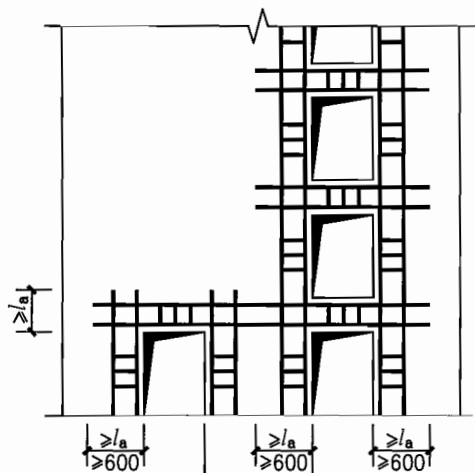
⑦ $b_w > 700$



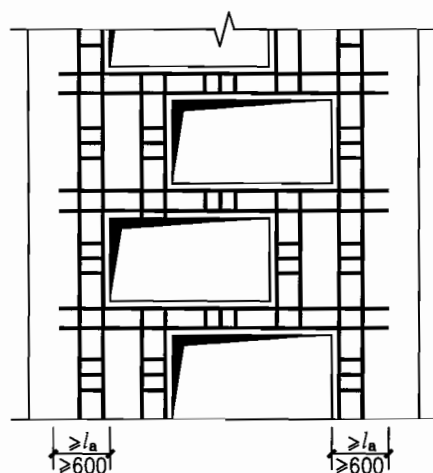
⑧ 水平钢筋沿竖向焊接构造

注: 1 本页详图①~④用于机械连接, ⑤~⑧用于焊接连接。
2 b_w 为剪力墙厚度。

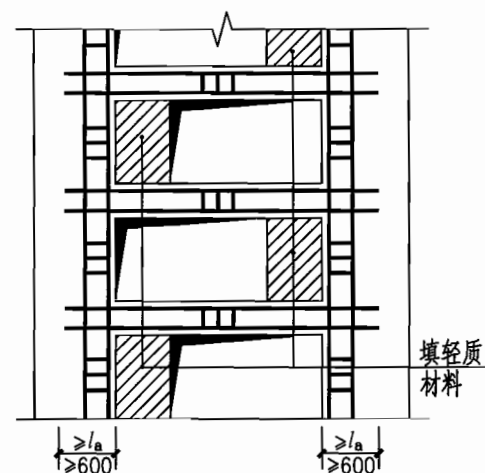
图 名	剪力墙水平分布钢筋的连接	图集号	陕09G02
		页 次	71



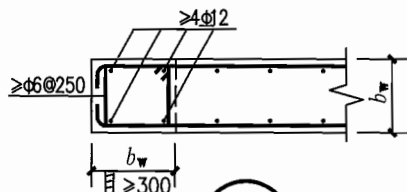
1 底部局部错洞



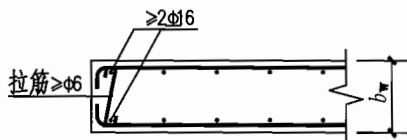
2 叠合错洞



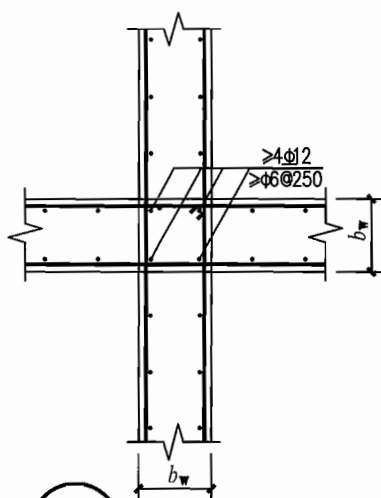
3 将叠合错洞
转化为规则洞口



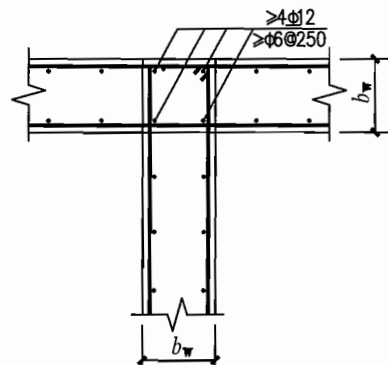
4 剪力墙端部
配筋加强构造



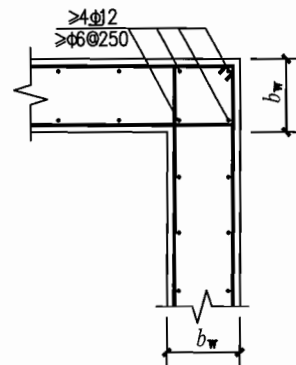
5 剪力墙端部
配筋加强构造



6 剪力墙端部
配筋加强构造



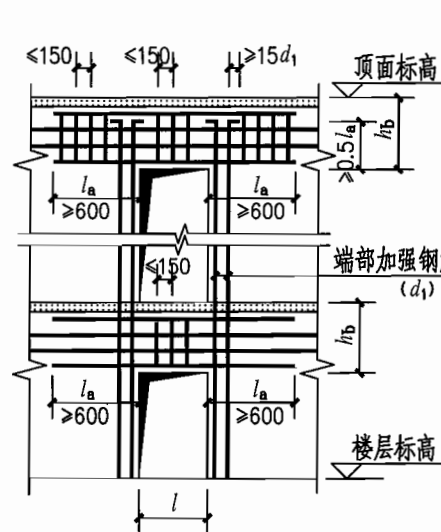
7 剪力墙端部
配筋加强构造



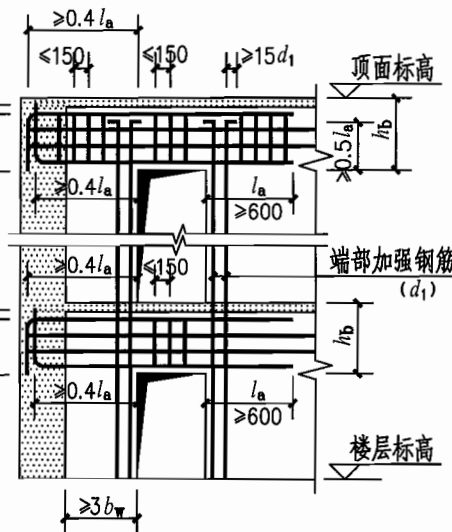
8 剪力墙端部
配筋加强构造

注: b_w 为剪力墙厚度。

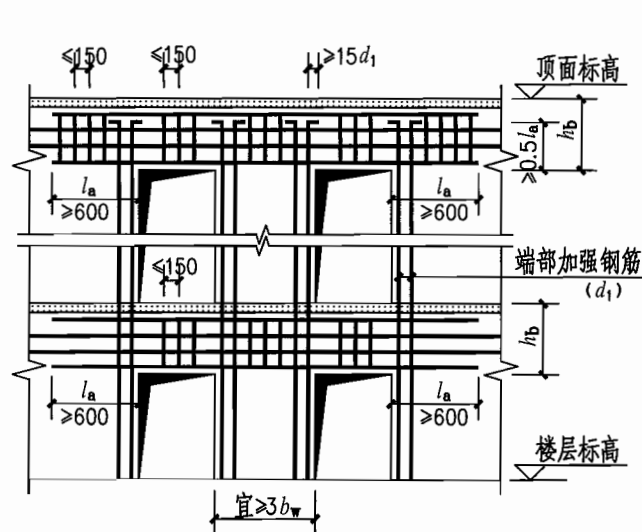
图 名	错洞墙构造 剪力墙端部配筋加强构造		图集号	陕 09G02
			页 次	72



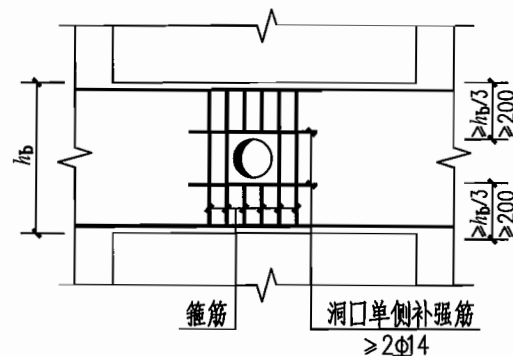
1 门洞连梁配筋示意



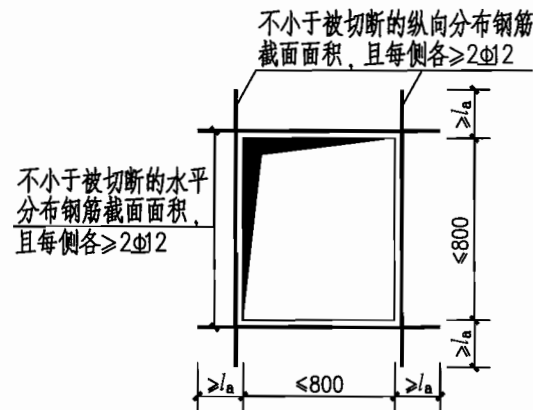
2 小墙肢处洞口连梁配筋示意



3 双门洞连梁配筋示意



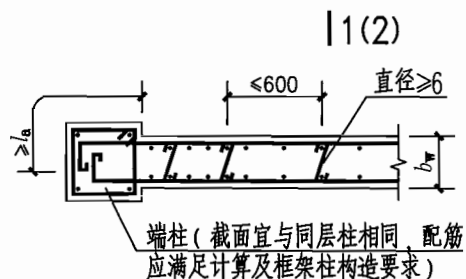
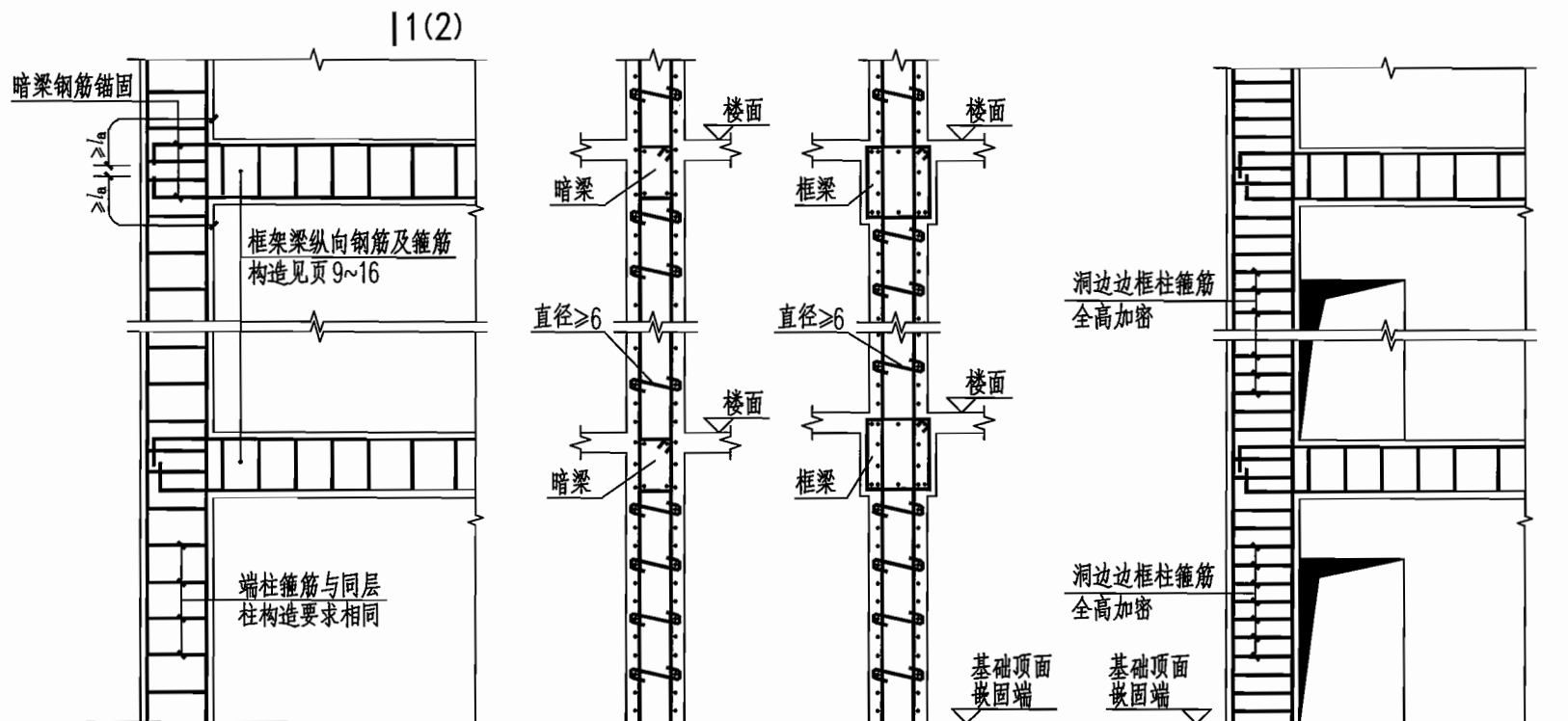
4 连梁洞口补强配筋示意



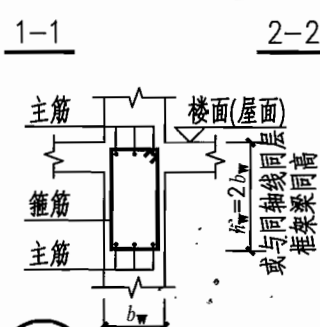
5 一般洞口加筋示意

- 注: 1 连梁箍筋直径应不小于 $\phi 6$, 顶层门洞外箍筋直径应与连梁同。
2 h_b 为连梁高度; b_w 为剪力墙厚度; d_1 为剪力墙端部加强钢筋直径。
3 当连梁截面高度大于700mm时, 其两侧面沿梁高设置的腰筋直径不应小于10mm, 间距不应大于200mm。对跨高比不大于2.5的连梁, 梁两侧腰筋的面积配筋率不应小于0.3%。

图 名	连梁配筋构造、一般洞口加筋构造		图集号	陕09G02
			页 次	73



1 带边框剪力墙构造 (一)



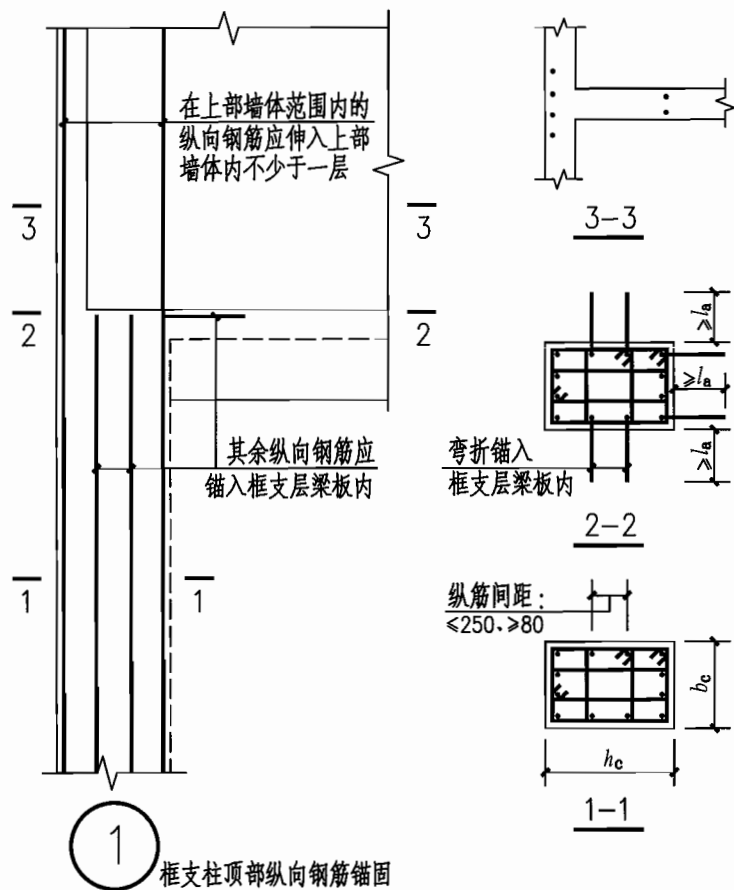
3 暗梁截面构造
(配筋应满足0.2%和
 $45f_t/f_y$ 的较大值)

2 带边框剪力墙构造 (二)
(洞口紧邻框架柱时,
边框柱箍筋全高加密)

注: h_w 为暗梁截面高度;
 b_w 为剪力墙截面厚度。

图 名	带边框剪力墙构造		图集号	陕09G02
			页 次	74

徐永基	徐永基
核	核
审	审
金贵实	金贵实
对	对
校	校
曾宪玖	曾宪玖
计	计
设	设
贺晓兰	贺晓兰
制	制
图	图



注: 1 l_n 为框支梁净跨。
2 l_0 为框支梁计算跨度。

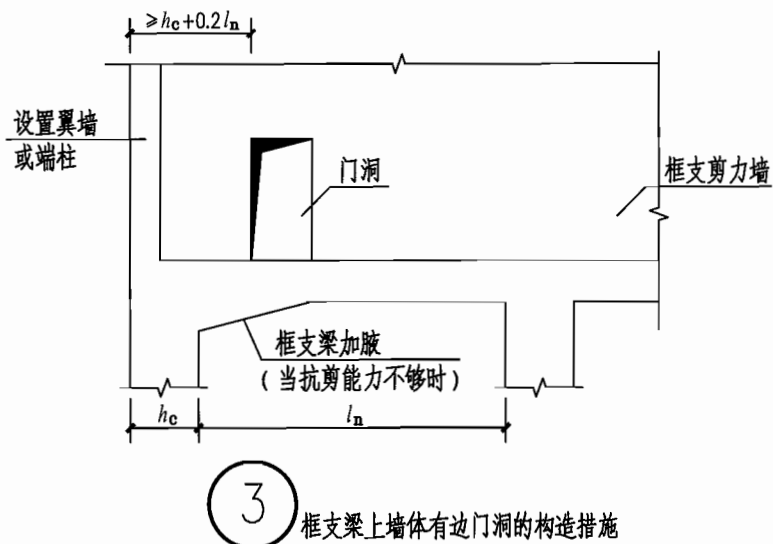
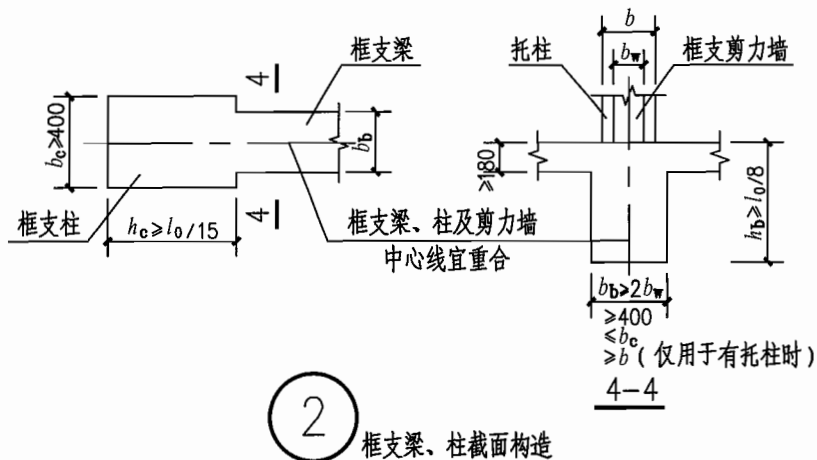
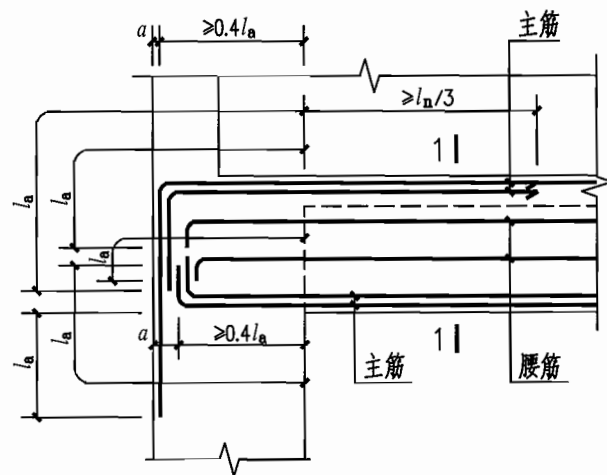
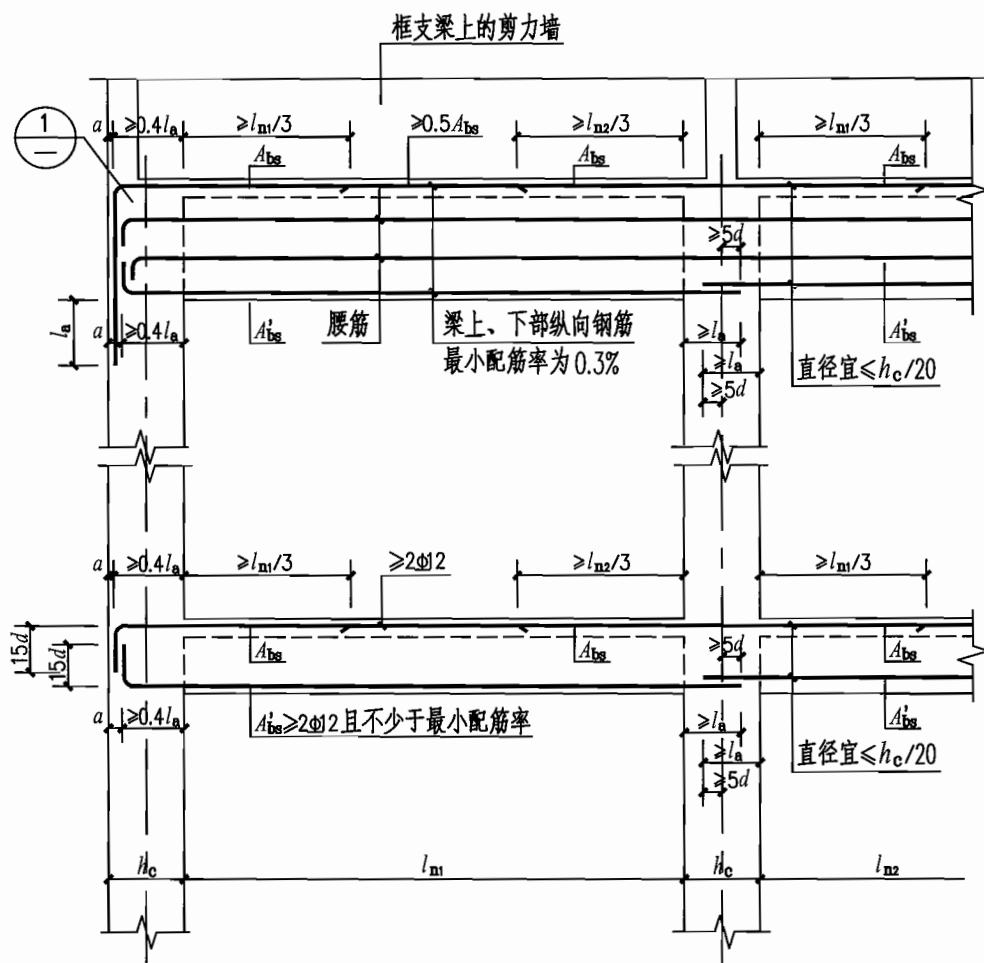
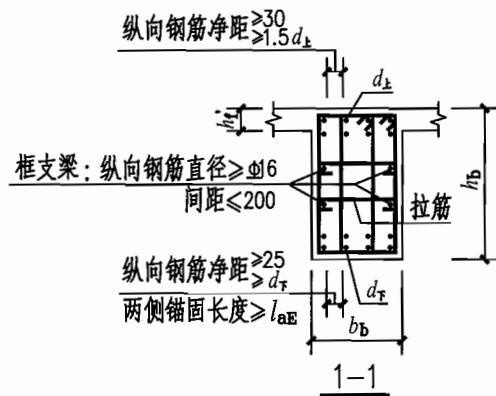


图 名	框支梁、框支柱截面及纵向配筋构造	图集号	陕09G02
		页次	75



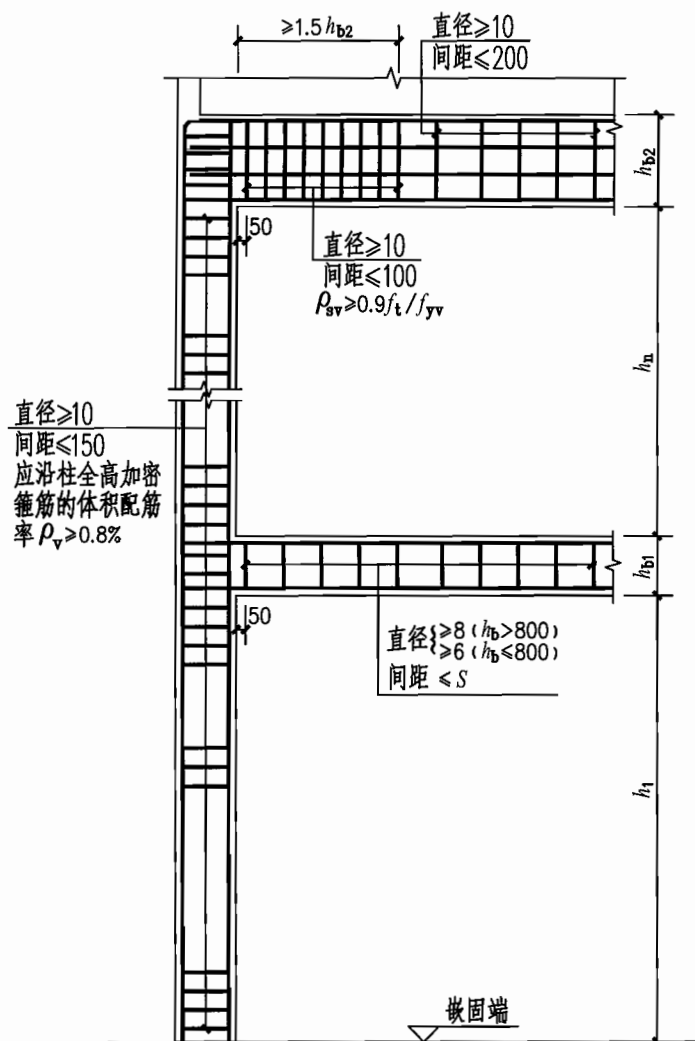
1 框支梁主筋和腰筋的锚固



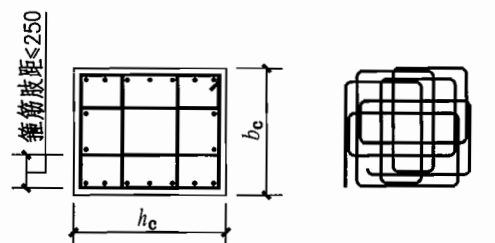
- 注：1 A_{bs} 为梁上部纵向钢筋面积， A'_{bs} 为梁下部纵向钢筋面积；
 h_{b0} 为框支梁截面有效高度； d 为纵向钢筋直径。
 2 a 表示纵向钢筋伸至柱边后再弯折。
 3 图中 $l_n/3$ 为框架梁负弯矩钢筋向跨中的延伸长度，当不满足计算需要时，由设计人员在施工图中自定。

图 名	框支梁纵向配筋构造	图集号	陕 09G02
		页 次	76

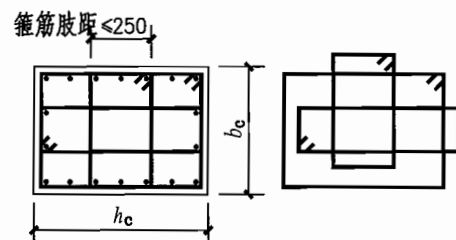
徐永基	徐永基
核	核
审	审
金贵实	金贵实
对	对
曾宪政	曾宪政
计	计
贺晓兰	贺晓兰
图	图
制	制



1 框支梁、柱箍筋布置及要求

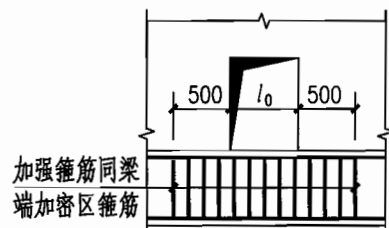


(a) 连续复合矩形螺旋箍

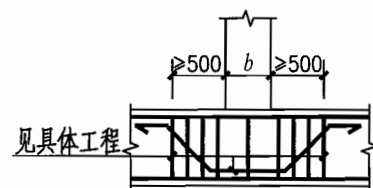


(b) 井字形复合箍

2 框支柱箍筋构造



(a) 开洞处箍筋加强



(b) 框支梁托柱处箍筋加强

3 框支梁箍筋局部加密示意

注: 1 d_b 为梁纵向钢筋直径;
 d_c 为柱纵向钢筋最小直径;
 ρ 为梁端受拉钢筋配筋率;
 ρ_{sv} 为梁箍筋配筋率;
 f_t 为混凝土轴心受拉强度设计值;
 f_{yv} 为梁箍筋抗拉强度设计值。

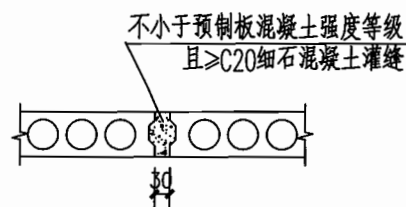
2 框架梁箍筋间距 S 及其他要求见页 60。

3 框支柱全部纵向钢筋配筋率见页 58 注 2 及 5。

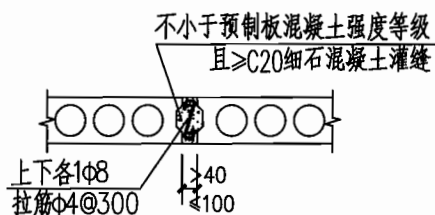
图 名 框支梁、框支柱的箍筋构造

图集号 陕 09G02

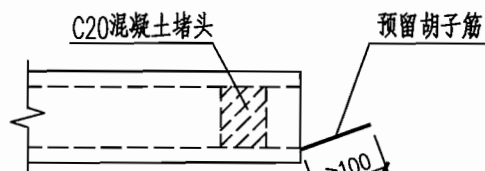
页 次 77



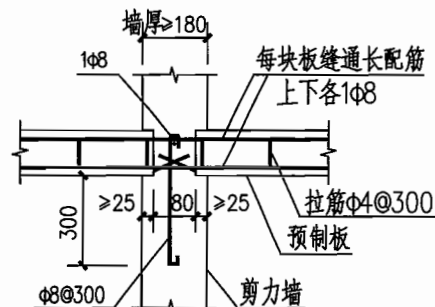
1 预制板板缝要求
(用于房屋高度≤20m)



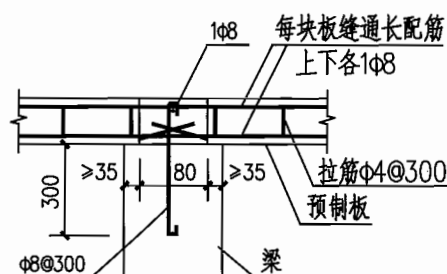
2 预制板板缝梁配筋要求
(用于房屋高度>20m、≤50m)



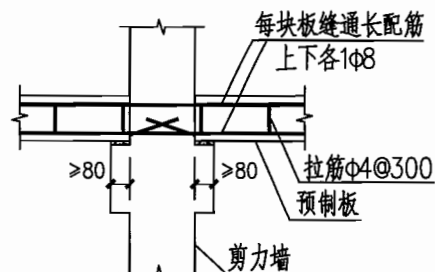
7 预制板板端构造



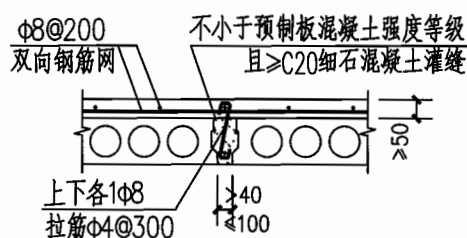
3 剪力墙上搁置预制板
板缝梁加筋构造



4 框架梁上搁置预制板
板缝梁加筋构造
(支承长度小于80时)

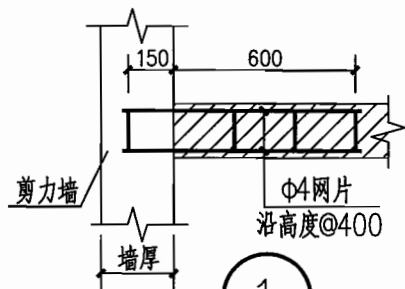


5 剪力墙边框架搁置
预制板板缝梁加筋构造

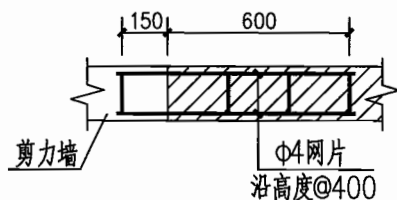


6 预制板加叠合层构造
(用于框架-剪力墙结构)

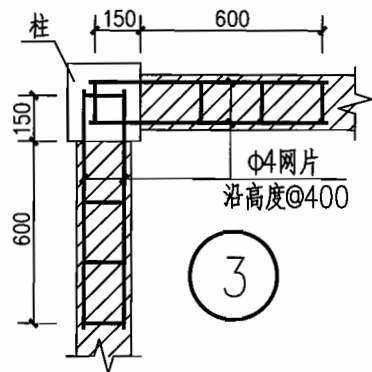
注: 1 本图与编制说明第11.0.5条~第11.0.8条配合使用。
2 现浇层混凝土强度等级不应低于C20。
3 预制板的侧边应为双齿边。



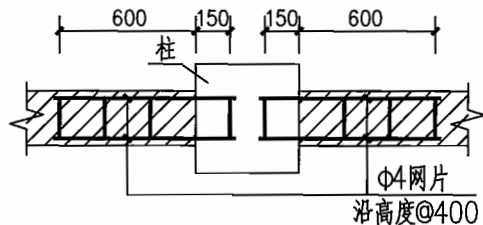
1



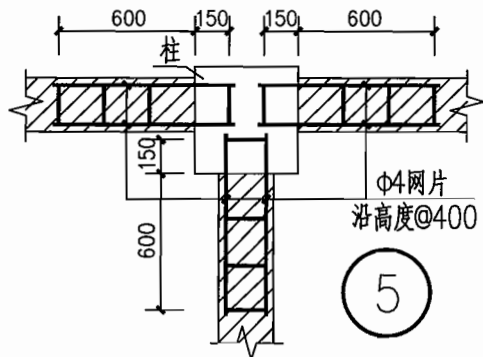
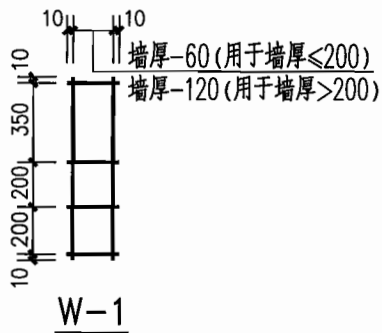
2



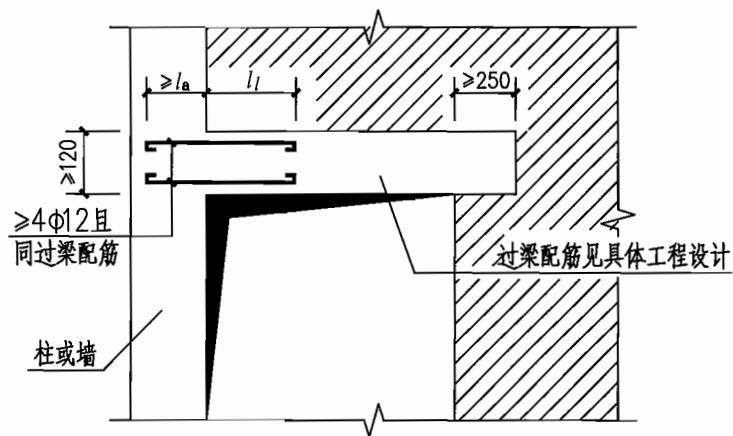
3



4



5



6

柱、墙洞口现浇过梁钢筋做法

