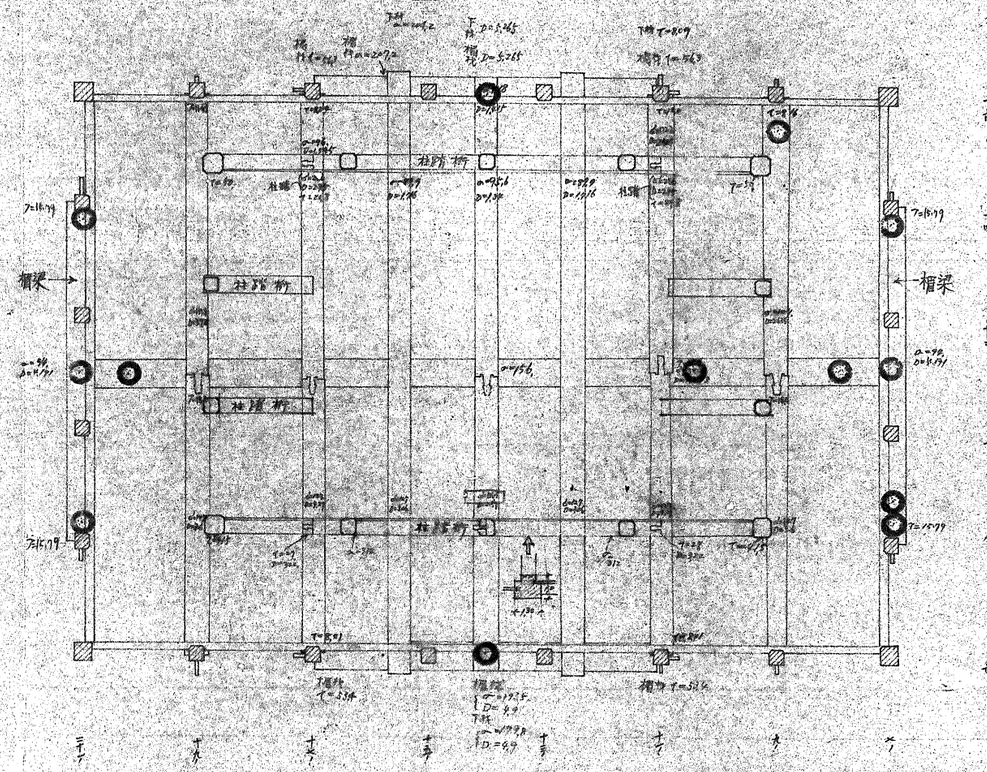
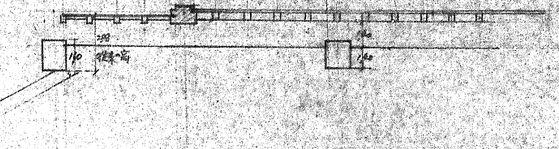
6階床梁 $S=\frac{1}{50}$





床梁については
一般部 M_{max} は 14通9表の 11,720kg (VEH)

$$\sqrt{\frac{140}{150}}=\frac{4.12\times 4.2^2}{6}=\frac{11,720kg}{1270kg}=9.7<150 \quad O.K$$

柱脚桁当 M_{max} は 19通8表 0,800kg (ΔEP)

$$\sqrt{\frac{140-10\times 2}{150}}=\frac{4.2\times 3.9^2}{6}=\frac{3.9\times 20.5}{10.6}=8.3 \quad O.K$$

(補強は不要にならないので)

敷梁については
11通11表で M_{max} −12,390

$$\sqrt{\frac{140}{150}}=\frac{4.12\times 4.2^2}{6}=\frac{12,390kg}{1270kg}=9.7<150 \quad O.K$$

柱脚桁については
M_{max} 8通12表 3,214kg

$\sqrt{\frac{90}{150}}$ 有効断面と考えれば 3.6"

$$\frac{3.9\times 2.7^2}{6}=\frac{3,214kg}{400cm^2}=6.8<150 \quad O.K$$

凡例 ◎----古材使用------全材取替
例 ◎----補強柱

1> Allowable shearing stress 材

敷梁	11通11桁	21,80	2.1		
床梁	9通11表	18.00	2.57		
〃	9 16	9.16	1.3		
〃	11 6	8,01	1.1		
〃	11 16	10,00	1.43		
〃	11 8	8,01	1.1		
〃	19 11	18,00	2.57		
〃	19 16	11.43	1.63		
東面補	7 8	15,79	2.25		
〃	7 14	〃	2.25		
西面補	21 8	〃	2.25		
〃	21 14	〃	2.25		
南面補	5通11表	53,40	5.93		
〃	5 17	〃	5.93		
北面補	16 11	56,30	6.25		
〃	16 17	〃	6.25		
鴨居	16 11	8,09	1.14		
柱脚	8 9	41,50	5.93		
〃	8 11	27,00	3.86		
〃	8 17	〃	3.86		
〃	8 19	41,50	5.93		
〃	15 9	50,00	7.14		
〃	15 11	20,80	2.97		
〃	15 17	〃	2.97		
〃	15 19	50,00	7.14		

2> Allowable bending stress 材

敷梁	11通11桁	390,00	4.33		$M=-12,390$
〃	11 14	156,00	1.73		9,900
床梁	9通8表	147,00	1.63		8800
〃	9 12	107,00	1.19		8,525
〃	11 8	177,00	1.96		7,990
〃	11 15	132,20	1.47		5,958
〃	12 8	127,00	1.41		
〃	12 15	87,96			
〃	14 9	136,50	1.51		11,720 V
〃	14 15	95,60	1.06		8,718
〃	16 8	127,00	1.41		5,710
〃	16 15	87,96			
〃	17 8	177,00	1.77		7,900
〃	19 8	187,00	1.63		8,800
〃	19 12	197,90	1.83		8,268
東面補	7 11	94,00	1.04		12,360 $\frac{V_{130}}{150}=100$ O.K
〃	21 11		1.14		
南面補	6通11表	173,50	1.75		26,700
〃	16 14	261,20	2.88		28,600 $\frac{V_{130}}{150}=185$ O.K
北面補	7 14	179,30	2.76		2,468 $\frac{V_{130}}{150}=166$ O.K
〃	16 14	204,20	2.27		2,682 O.K
柱脚	8 12	312,00	3.46		3,214
〃	8 16	〃	3.46		〃
〃	15 11	286,00	3.18		2,940
〃	15 12	87,96			
〃	15 14	95,60	1.06		
〃	15 15	87,96			
〃	15 17	286,00	3.18		2,940

禁転載 姫路市立城郭研究室