5-3 FUEL OIL SERVICE TANK AREA

5-3 FUEL OIL SERVICE TANK AREA	
§1 GENERAL	
1.1 OUTLINE OF BUILDING	l
1.2 APPLICABLE CODES AND STANDARDS	3
1.3 STRUCTURAL MATERIALS TO BE USED AND ALLOWABLE UNIT STRESS	3
1.4 LOAD COMBINATION	5
1.5 DESIGN LOAD	6
§2 DESIGN OF SECONDARY MEMBER	
2.1 DESIGN OF BEAM	11
2.2 DESIGN OF SLAB	13
§3 DESIGN OF FOUNDATION	14
§4 OUT PUT DATA	. 17
(DESIGN OF MAIN MEMBER)	

(

#### §1 GENERAL

 $(\cdot)$ 

#### 1.1 OUTLINE OF BUILDING

1) Name of building
FUEL OIL SERVICE TANK

#### 2) Building dimensions

(1) Building area :  $126.0 \text{ m}^2$ (2) Total floor area :  $126.0 \text{ m}^2$ Ground floor area :  $126.0 \text{ m}^2$ 

(3) Maximum building height: 7.4 m

(4) Building volume storey: 932.4 m<sup>3</sup>

(5) Number of story : 1

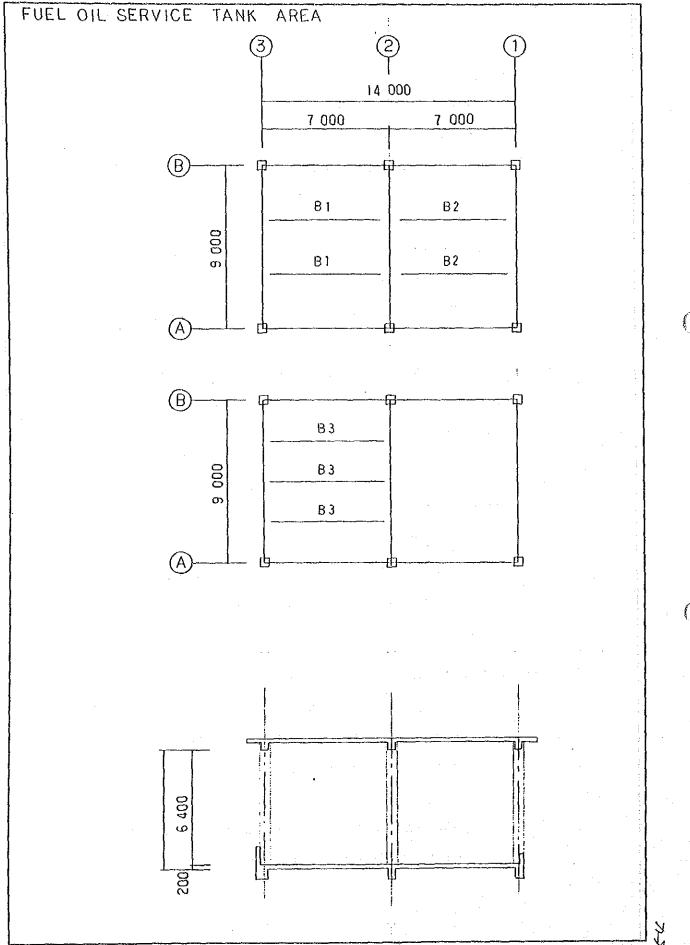
#### 3) Weight of building

Substructure : 187.53 to 230.86 to 230.86 to 2418.39 to 2418.39 to 250.86 to

#### 4) General design conception

Design calculation to be analyzed as rigid frame with taken design rigidity of foundation girder in to considenation.

Stress analysis to be used by Electric computer with stiffness matrix method.



- 1.2 APPLICABLE CODES AND STANDARDS
  - 1) For design and allowable stress of structural materials

Reinforced concrete structure

AIJ : "Standards for calculation of reinforced concrete structures"

Foundation

AIJ : "Standards for structural design of building foundation"

\* AIJ: Architectural Institute of Japan

- 1.3 STRUCTURAL MATERIALS TO BE USED AND ALLOWABLE UNIT STRESS
  - 1) Qualities of materials

Concrete; Comperessive strength of 28 days

 $Fc' = 210 \text{ kg/cm}^2$ 

Reinforcement; Deformed reinforcement

ASTM A615 Grade 40

 $fy = 2.812 \text{ kg/cm}^2$ 

2) Physical constants for structural materials Modulus of elasticity

Concrete

210 t/cm<sup>2</sup>

Reinforcement

2100 t/cm<sup>2</sup>

#### 3) ALLOWABLE UNIT STRESS

Allowable Unit Stress of Concrete (kg/cm²) i)

	stresses	Perma	nent St	Temporary Stresses					
Materials		Compress	Shear	A	Bond B	C	Compress	shear	Bond
Normal concrete Fc-210	Plain bar Deformed bar	70	7.0	) i	12.6 21.0	1	Permanent Stresses x 2.0		ses

Remarks

A ; Top bar of flexural members

B : Bar, except "Item A", of flexural members

C : Anchors and lap splices

## ii) Allowable Unit Stress of Reinforcing Bars (kg/cm<sup>2</sup>)

Stresses	Permanent S	tresses	Temporary Stresses					
Materials	Tension Compression	Shear Reinforcement	Tension Compression	shear Reinforcement				
Deformed bar ASTM A615 Grade 40	1,870	1,870	2,812	2,812				

#### 1.4 LOAD COMBINATION

1) Load combination for steel and concrete structure

Long term loading

i) D.L+L.L+M.L+C.L

## Short term loading

- i) D.L+L.L+M.L+C.D+W.L
- ii) D.L+L.L+M.L+C.D+S.L

#### where;

D.L ; Dead load

L.L ; Live load and over burden load

M.L ; Machine load

C.L ; Crane operation load

C.D.L ; Crane dead load

W.L ; Wind load

S.L ; Seismic load

		SHEET 3-6 OF	
1.5 DESI	IGN LOAD		
[ 間 定	LOAD (1) 荷重]		i
ROOM NAME	FIGURE	MATERIALS WEIGHT TOT	AL
R LOCATION	(mm)	(THICKNESS-mm) (kg/m2) (kg/i	m2)
ROOF	CEILING 30 30 20 120	CONCRETE BLOCK (30) 60  SAND (30) 60  INSULATION (40) 5  ASPHALT  W/PROOFING (20) 30  CONCRETE SLAB (120) 288  CEILING 15  458 → 46	0
.		1 430 ; 40	<u> </u>
1F FLOOR MACHINE ROOM)	130	MORTAR (30) 60 CONCRETE SLAB (150) 360 420 42	: : : :
			•
	• •		
CONCRETE BLOCK WALL		C.B (150) 200 MORTAR  EXT (25) 50  INT (25) 50  300 -30	) ()
]			
<b> </b> 	<del>-</del> . •		
į			:
Į			
	<u>.</u>		
			:
	600	CONCRETE (200) 288 ASPHALT (20) 14	
PARAPET		MORTAR(55)66	. :
PARAPET		MORTAR (55) 66 368 368 37	0

		SHEET	3-1 OF	
	LOAD (2) 荷重]			
ROOM NAME	FIGURE	MATERIALS	WEIGHT	TOTAL
DR LOCATION	( mm )	(THICKNESS-mm)	(kg/m2)	(kg/m2)
	11 ///11	CONCRETE (150)	360	
		MORTAR	i	į
CONCRETE		EXT (25) INT (25)	50 50	
WALL				
150	W 1		460	` 460
	25 15 25 15	İ	 	
	. St	CONCRETE (180)	432	
		MORTAR		
CONCRETE		EXT (25)	50	
WALL		INT (25)	50	
180			532	535
	25 45			
	201 20			
		C.B (150) MORTAR	200	
CONCRETE		EXT (25)	50	:
BLOCK		INT (25)	50	
WALL			300	> 300
	ll (50 ll			- 300
				:
				٠
				i.
				·
		an in the second		
		CONCRETE (200)	288	
PARAPET	600	W/PROOFING (20)	14	i I
		MORTAR (55.)	66	
			368	370
	1150			
	251 50			l
			1.17	
				-
		<u></u>	1	
11		and the second of the second o		

		.	
-			
-			
			Ī
1	••••	***	

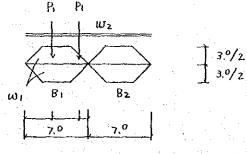
1,1	<u>اي</u> ا	<u> 2</u>		_	ī	T	1	1	<u> </u>	<del>-</del> i	7	Ī	Т	Τ.	-	7	Τ	$\top$	ī	<del></del> -				Т	Ť	7		-	<del>-</del> -	<u>.</u>	3-8 1	_		
C II	4 (	7.		$\downarrow$	-	-	-	-	<u> </u>				_	1	-	-	+	1		-		_				_	_			_				
ISMI PHL								ļ											.											.				
SE	- I																																	
70	460	420																																
JND.	520	770			1													1																
FOL				+	1				-				İ	1	1		†		+	T											1			
NN L P	90:	350					-							•••]			1	- -							•••							•••	:	
000			I f				· ···	ļ							-	-	-	-								.								
┠╌╬╼┼				_	-	-	-						_	1	+	-	+	1	1					$\dashv$	+	-	-			_		_		Her
l ├-∔	- 2	+		-	+			-			:			1	1	-	+	$\downarrow$	$\frac{1}{1}$					-	_	-		-		_	_	_		
EAM									ļ																	.							1	
 [2]	-	. 1	1					ļ	 			ļ						.																
JG DEF	- 1	ŀ																																
T.	520	770																						-										
OER PHL																																	1	
GIR	09	350																						•••			•••				•••	.,.	: .	
	460	420						'										-								***							:	-
	520	920		-	$\dagger$	+	-	<del> </del>	-				-		1	+	1	+	-	<del> </del>	<del> </del>	<u> </u>		-	<u> </u> 	_							' : : ! :	9
	90		l _l	-	1	+	+	<u> </u> _	-					-	_	$\frac{1}{1}$	+	1	+	1		_		i							- 1		:	
S	90							ļ;	ļ					: ••••					-	-											,		; ;	
	4	4		_	   -	1	<u> </u>	-	_					_	4		1	1	-	<u> </u>		_		_		_								
														 							-							i						
ME	.										i																						:	
N N		œ																						-										•
ROO	100F	100																															٠.	
00R		_1		1_	_1.		1	1	۱	<u> !</u>	لِــا	1	!	<u> </u>		1	l_	1_	. !	_1	1	<u> </u>	<u> </u>	!			!	! <u></u>			L !	<u>'</u>		
<u></u>	<del></del>	<del></del>	<u></u>						<u> </u>					···				:	· · ·	-	·				· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·								099	
	GIRDER BEAM COLUMN & FOUND. LL PHL TL DL : LL PHL TL DL : LL PHL TL	ROOM NAME   SLAB   GIRDER   BEAN   COLUMN & FOUND.   SEISMIC   DL   LL PHL   TL   TL   TL   TL   TL   TL   TL	ROOM NAME   SLAB   GIRDER   BEAM   COLUMN & FOUND.   SEISMIC	ROOM NAME   SLAB   GIRDER   BEAM   COLUMN & FOUND.   SEISMIC	ROOM NAME   SLAB   GIRDER   BEAM   COLUMN & FOUND.   SEISMIC	ROOM NAME   SLAB   GIRDER   BEAM   COLUMN & FOUND.   SEISMIC	ROOM NAME   SLAB   GIRDER   BEAM   COLUMN & FOUND.   SEISMIC	ROOM NAME   SLAB   GIRDER   BEAN   COLUMN & FOUND.   SEISMIC	ROOM NAME   SLAB   GIRDER   BEAM   COLUMN & FOUND.   SEISMIC	ROOM NAME   DL LL TL DL LL PHL   TL DL LL PHL   TL DL LL PHL   TL DL LL PHL   TL P	ROOM NAME	ROOM NAME	ROOM NAME   SLAB   GIRDER   BEAN   COLUMN & FOUND.   SEISMIC	ROOM NAME   SLAB   GIRDER   BEAM   COLUMN & FOUND.   SEISMIC	ROOM NAME	ROOM NAME   SLAB   GIRDER   BEAM   COLUMN & FOUND. SEISMIC	ROOM NAME	ROOM NAME	ROOM NAME	ROOM NAME   SLAB   GIRDER   BEAN   COLUMN & FOUND.   SEISHIC	ROOM NAME   SLAB   GIRDER   BEAN   COLUMN & FOUND.   SEISMIC	ROOM NAME   DL   LL   LL   DL   LL   ROOM NAME         SLAB         GIRDER         BEAN         COLUMN & FOUND.         SEISMIC           ROOF         450         60         520         460         60         520         460         60         520         460         50         520         460         520         460         50         520         460         520         460         60         520         460         50         520         460	ROOM NAME DI SLAB GIRDER I BEAM COLUMN & FOUND. SEISMIC ROOF 460 60 520 460 60 520 460 50 50 460 350 770 420 350 770 770 420 350 770 770 420 350 770 770 770 770 770 770 770 770 770 7	ROOM NAME DL LLATL DL LLAHL TL DL LHAHL TL	ROOM NAME   DL LL TL DL LL PHL  ROOM NAME         SLAB         OIRDER         BEAN         COLUNN & FOUND.         SINIC           ROOF         160 60 520 450 60 520 460 60 520 460 60 520 460 50         570 460 60 520 450 50         570 450 50         570 450 50           FLOOR         420 550 520 420 350 770 420 350 770 420 350         770 420 350 770 420 350         770 420 350         770 420 350	ROOM NAME   DL LL PHL TL DL LL PHL TL DL LL PHL TL DL LL PHL TL DL LL PHL TL DL LL PHL TL DL LL PHL TL DL LL PHL TL DL LL PHL TL DL LL PHL TL PHL TL DL LL PHL TL PHL TL DL LL PHL TL P	ROOM NAME   DL   LL   PL   LL   LL   PL   LL   NOOM NAME   DL LL TE DL GINDER   DL LL PHL TL DL LL PHL TL DL LL PHL TL DL LL PHL TL DL LL PHL TL DL LL PHL TL DL LL PHL TL DL LL PHL TL DL LL PHL TL DL LL PHL TL DL LL PHL TL PL DL LL PHL TL PHL TL PL DL LL PHL TL PHL TL PL DL LL PHL TL DL LL PHL TL PL DL LL PHL TL	ROOM NAME   SLAB   SLAB   ROOM   NAME   SLAB   SLAB   ROOM   SELANT   SEL	ROOF NAME	ROOF         TALAB         CALABAR         TL         DL         TLAPH         TL         DL         TLAPH         TL         TL         TL         TL         TL         TL         TL         TL         TL         THL         TL         TL <td>  NOON NAME</td>	NOON NAME			

FIGURE	NAME FI	LOOR	SIZE	<u>重計算</u> (mm)	) w (t	/m)	ΣW	REMARK
			В	D	CONC.	FINISH	(t/m)	! !
			1		:			i i
	COLUMN		550	550	0.73	0.20	0.93	! !
D								! !
<u></u>	GIRDER		350	700	0.59		0.59	
В			350	800	0.67		0.67	
Ĭ				:	:			
THICKNESS OF FINISHING	FOUNDA TION GIRDER		5,0,0	1000	1.20		1.20	i !
C = mm	GINDEN		550	1 200	1.58		1.58	
UNIT WEIGHT OF FINISHING								
w = t/m3	BEAM	'	350	550	0.46		0.46	1
			450	800	0.86		0.86	
The second of th				:				
				:				
			<del> </del>					
				·				
		:					11 1 <u>1</u> 1	
	i			:	1			ļ
				:				
		ŀ		·				<del> </del> -
				<u> </u>	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·			į
					1			
				:			<u> </u>	<u> </u>

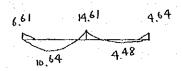
NOTE: NAME --- COLUMN, GIRDER, BEAM OR UNDERGROUND BEAM SPECIFIC GRAVITY OF REINFORCED CONCRETE IS 2.4 t/m3.

STANDARD SHEAR COEFFICIENT (Co)  GROUND CONDITION (Tc)  TC = 0.6    Hard	هر وراي <u>در در والوارد والوارد التاريخ التاريخ التاريخ التاريخ التاريخ التاريخ التاريخ التاريخ التاريخ التاريخ ا</u>							SHE.	ET 3	TOOR	
STANDARD SHEAR   COEFFICIENT (Co)											
STANDARD SHEAR COEFFICIENT (Co)  GROUND CONDITION (Tc)  TC = 0.6    Hard			<u> </u>		CA	LCULA	TION	•			
COEFFICIENT (Co)   Co = 0.1	ZONE FACTOR (Z)					Z = 1	.0				
Hard   Tc = 0.4	and the second s				÷ .	Co =	0.1				:
Medium	GROUND CONDITION (Tc)					Tc =	0.6				
Medium	hreH	ļ				Tc =	O 4	53		<del></del>	
Soft	\	<del> </del>									
DIRECTION				<del></del>				Ä	<del></del> _		
NATURAL PERIOD   CT   CT   CT   CT   CT   CT   CT   C			ת א	IRECT			<u>` • •                                   </u>	Y D	IRECT	ION	<del></del>
OF BUILDING (T)    Heigh h= m		1				)	1				i l
Heigh h= m	OF BUILDING		***	T = 0	. 146	· ,	1		T = 0	. 146	:
T=(0.01*α+0.02)*h = 0.146		Lang	th of	Span			Lena	th of	Snan	D≕	
T=0.05*h/4/D		= 0 1	46	Span	<u> </u>	<u> </u>	= 0 1	46	Span		<del></del>
VIBRATION OF THE BUILDING (Rt)         Rt = 1.0         Rt = 1.0           Rt=1         T Rt         T Rt           Rt=1         = 1.0         = 1.0           Rt=1-0.2*(T/Tc-1) 2         = 2*Tc	T=0.05*h/4/TD	=			•••••	······································	=			••••••	
Rt=1	VIBRATION OF		Rt =	1.0		1		Rt =	ι. Ο		
Rt=1	IND BOIDDING (KC)	<del> </del>	ጥ	τ	D+			<u> </u>		- <del></del>	
TC - TC	Rt=1	ļ	<del>                                     </del>	= 10					= 10		
Rt=1-0.2*(T/Tc-1) 2 = 2*Tc - 2*Tc - =		Tc		I:.Y	·		Tc		!:. <u>Y</u>	······································	
Rt=1.6*Tc/T	Rt=1-0.2*(T/Tc-1) 2			=					] =		
2*T/(1+3*T) = 0.203 = 0.203  SEISMIC LOAD FOR EACH FLOOR (Qi)  STORY Wi α i Ai Ci Qi Wi α i Ai Ci Qi 1.  57.34   1.0   1.0   0.1   15.73   157.34   1.0 .   1.0   0.1   15.73  NOTE: α RATIO OF THE HEIGHT OF WHICH STRUCTURE IS STEEL		2*Tc					2*Tc				
SEISMIC LOAD FOR EACH FLOOR (Qi)  STORY Wi α i Ai Ci Qi Wi α i Ai Ci Qi  1    157.34   1.0   1.0   0.1   15.73   157.34   1.0   1.0   0.1   15.73  NOTE: α RATIO OF THE HEIGHT OF WHICH STRUCTURE IS STEEL	Rt=1.6*Tc/T			=					=		
FOR EACH FLOOR (Qi)  STORY Wi α i Ai Ci Qi Wi α i Ai Ci Qi	2*T/(1+3*T)	= 0.	203				= 0.	203			:
STORY   Wi   α i   Ai   Ci   Qi   Wi   α i   Ai   Ci   Qi	FOR EACH FLOOR								·		
1   157.34   1.0   1.0   0.1   15.73   157.34   1.0   1.0   0.1   15.73   1.0   1.0   0.1   15.73   1.0   1.0   0.1   0.1   1.0   0.1		Wi	100	Δi	Ci	lOi	Wi	~ ·	lAi	Ci	101
NOTE: α RATIO OF THE HEIGHT OF WHICH STRUCTURE IS STEEL			1 1.0	<del></del>				1 1.0			
NOTE: $\alpha$ RATIO OF THE HEIGHT OF WHICH STRUCTURE IS STEEL		1	<u>, , , , , , , , , , , , , , , , , , , </u>	Ì	<del>i</del>	1	1		<del> ~</del>	<u></u>	1
NOTE: $\alpha$ RATIO OF THE HEIGHT OF WHICH STRUCTURE IS STEEL			1	1	<u> </u>	T				]	
NOTE: $\alpha$ RATIO OF THE HEIGHT OF WHICH STRUCTURE IS STEEL		j	l		<u> </u>				L	Ĺ	
NOTE: α RATIO OF THE HEIGHT OF WHICH STRUCTURE IS STEEL			İ		<u> </u>				<u> </u>		i
NOTE: α RATIO OF THE HEIGHT OF WHICH STRUCTURE IS STEEL			<u> </u>					<u> </u>	<u> </u>	ļ	ļ
NOTE: α RATIO OF THE HEIGHT OF WHICH STRUCTURE IS STEEL						<u> </u>	<u> </u>	<u> </u>	1	1	
NOTE: \(\alpha\) RATIO OF THE HEIGHT OF WHICH STRUCTURE IS STEEL	ļ		1	1	<u> </u>	1	<u> </u>	<u> </u>	}	<u> </u>	
		1	<u> </u>	<u></u>	<u> </u>	<del> </del>	ļ	نستنا	1	1	+
······································	11000		<u> </u>	1			<u> </u>	<u> </u>	1	1	
ACAINGO OG AND COLORS OF A COL							TRUCT	URE I	S STE	.L.L.	1
AGAINST THE BUILDING HEIGHT h			P ROI	אנמיד	HEIG	nt h					
$\alpha i = \overline{W}i/\Sigma W$ $Ai = 1 + (1/\sqrt{\alpha} i - \alpha i)*2*T/(1 + 3*T)$				1 1 * 1	ቀጥረ/ጎ	_ ^*	ም <b>ነ</b>				
$AI = I + (1/\sqrt{\alpha_1 - \alpha_1})^{*} 2^{*} I/(1 + 3^{*} I)$ $Ci = Z^*Rt^*Ai^*Co$			· - 0	¥ 1)*2	- 1/ ( 1	# 3"	1)				

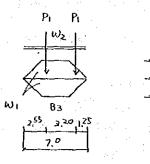
#### 2.1 DESIGN OF BEAM



$$W_1 = 0.52$$
  $\frac{1}{2}$   $W_2 = 0.46$   $\frac{1}{2}$ 



$$(5.9)$$
  $(12.2)$   $(8.0)$   $(3.8)$ 



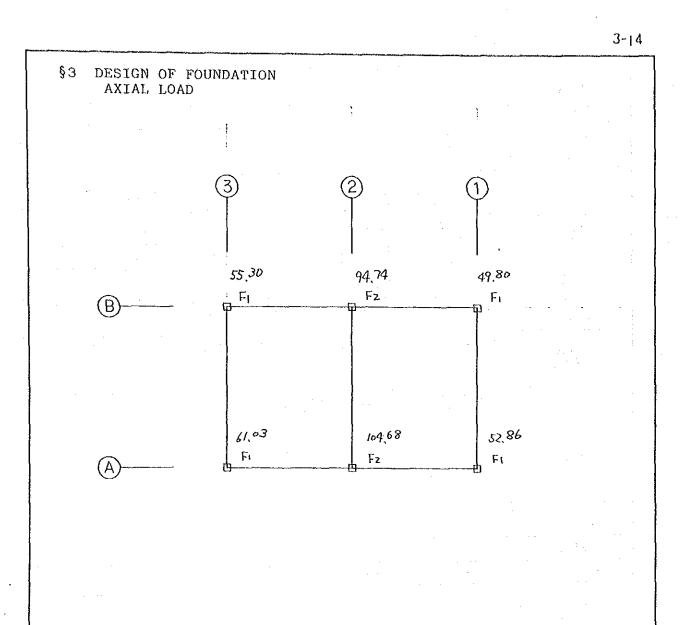
$$W_1 = 0.77 \text{ } \frac{1}{7} \text{ } W_2 = 0.86 \text{ } \frac{1}{7} \text{ } W_3 = 0.86 \text{ } \frac{1}{7} \text{ } W_4 = 0.86 \text{ } \frac{1}{7} \text{ } W_4 = 0.86 \text{ } \frac{1}{7} \text{ } W_5 = 0.86 \text{ } W_5 = 0.86 \text{ } W_5 = 0.86 \text{ } W_5 = 0.86 \text{ } W_5 = 0.86 \text{ } W_5 = 0.86 \text{ } W_5 = 0.86 \text{ } W_5 = 0.86 \text{ } W_5 = 0.86 \text{ } W_5 = 0.86 \text{ } W_5 = 0.86 \text{ } W_5 = 0.86 \text$$

$$C_R = 17.53$$
  $C_L = 18.85$   $M_0 = 26.91$ 

		****************				<del></del>	**************************************				UEET	2.150	) <u>P</u>	——-
)														
Ì ı	OTCIS	TON O	F BEA	M SEC	ייידי מא	7 1								
			算定		TTON	\ ;			٠.					. }
NUMB:	1 (1) (2) (5)	5 10 TE		1	<del></del>	64				<del></del>				
LOCAT			<u>B 1</u>		<del> </del>	В2		<del></del> _	В3		<u> </u>	<del></del>		
		E	<u> </u>	E	E	<u>: C</u>	E	E	<u>C</u>	E	E	C_	<u> </u>	<u>E</u>
<u>p x D</u>			35 × 5	2		35 × E		<u> </u>	45 × 80	)				
d [j]				42.0)	1 4		(42.0)	7	3 (	3 88 )				
bxd 2(			80640		Ì	80640		. 2	3980	5				
M (tm	) · [U]	6.61	:	14.61	: 14.61	:	4.64	10.52	·	11.31		:	:	
1	L	<u></u>	10.64		ì	4.48	:		20.77	:		<del></del>	<del></del>	
Q (t)	النباب	5,9	:	12.2	8.0	<del></del>	: 38	12.98	: *ו	15.21	L	<del></del>	<del></del> -	
C=M/(b:	10 200		<del>:</del>	:		····					ļ	<del></del>	<del></del>	
(kg/		8.20	13,19	18.12	18.12	5.56	5.75	14.34	8.00	4.72		•	1	. }
		<del></del>	<del></del>	<del></del>	<del></del>	<del></del>	<del></del>	<u> </u>		<u> </u>		<del></del>	<del></del>	
Pt (:	%)	ı	•	1.20	1,20			j	:			:	1	1
ļ			<u>:</u>	<u>:</u>	<u> </u>	<u>:</u>	<u>:                                    </u>	<u> </u>	<u>:</u>			<u>:</u>	<u>:</u>	
at (c	m2)	8 42		20.16	20.16	:	5,91	881		9.47		:	•	- {
			13.55	<u>:</u>	<u> </u>	5.70	:	l	17.39				:	
ψ (c:	m)			20,75	13.61					. 17,01				
1		 			ļ `					1 .				- {
n					1								<del></del>	
Ţ					[			į					-	1
min at	(cm2)	<b></b>			<del> </del>			<del> </del>			<del></del>			{
Q/bj.	101112			0.30	5.44			<del> </del>		5,29			·	
								<del></del>						
	%)		1.5		0,2			<del> </del> -		0.20	<u> </u>			
STIRRU				00		#3 6			#3 @			<del></del>		
MAIN B.	AR 빈	3 - #7	:3- #7	7- #7	/~ #7	3-117	<u> :3- 117</u>	19-117	<u>4 - 77</u>	:7-#7	İ		<u>:</u>	
	[L]	3-#7	:5~ #7	<u>.5 - #7</u>	5-#7	5-117	:3- H7	2-#7	4 - # [	5 n 7	<u>.                                    </u>	:	<u>:</u>	
1		[]	165		S III a	[re 1-7]			(F)	المستعا		1	a : 6==	<u> </u>
1		IL, J	:   `' 1	:  [:"4]	i  F"'4	:    ` '	:   [ ]	ור יייוון	:     ' '   1	[F'''4]			11 : 11	: ]]]
RE-BAR					111 11						111 11		11 : 11	- ]] ]
ARRANG	EMENT	1) 1)	: 11	: ]] ]]		: 11 - 11		111 11	: 11 11		]]] ]]	:	11 : 11	
		1) 11		: [[]]	1112 -11			11) 11	:	:			N i N	:    <u> </u>
1		K17	السا			الحيا	<u>                                      </u>	<u>                                      </u>	السيا		[]		]] : [_	ا للـــ
NOTATI	ON. b		LIT I	mu r	NED THE	OF FF	7 3 34			<del></del>	·	<u> </u>	<u> </u>	
NOTALL								DE D.	D 837D	00110	D=00			. }
}			DISTA		SETWE	en ter	121PE	RE-BA	K AND	COMP	RESS.	LON F	SND	- 1
}			(7/8)		•									- [
j			UPP						4					1
]	M	,Q	BEN	DING	MOME	NT, SI	IEAR F	ORCE				•		· }
j	P	t ~	- TENS	ILE R	E-BAF	RATI	0; =	at/(b	xd)					· }
}	a <sup>-</sup>	t	SECT	ION A	REA (	OF TEN	SILE	RE-BA	R					}
}			REQU							BAR:	= 0/1	fai		}
ì			ALLO								٠,,	5		1
}			REQUI											
}			- STIR						•					}
1									ייווסטדי	10-0	, D.	T TO U	O.E.	
	a	γ,Λ ~	\$E				LIC	Or DI	TULOR	(cm2	), P.	TIOU	ΟĽ	.
{			ST	IRRUP	(cm)	<i>}</i>								. {
(				•	•									
<b>{</b>														
[														1
Į														
Į.														.; [
MIAM [		D16	D19	D22	1125	inza	্ৰিশ্	RRUP		D10	D10	( n1:	א ו ד	13
·			<del></del>				-!	111101						
BAR	$-\frac{2}{2}$		5.74				~	· P		·	@150			
at	3		8.61				-F	Pw		0.237				
(cm2)	4		11.48				-7	(%)		0.203				
) [ <u> </u>	5	9.95	14.35	19.35	25.35	5 <u>32.10</u>	j		40		0.237			
}	6	11.94	17.22	23.22	30.42	238.52			45	j	0.210	0.28	320.	376
}			20.09				₹		50	-	-			
<del></del>	<u> </u>						<del></del>							

CALCULATION SH	IEET	(SLAB)
----------------	------	--------

SIGN	LATION SHE		· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	·		
DIRECTION	SHO		31			
POSITION	END	CENTER	······································	ONG		
	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	<del></del>	END	CENTER		
ℓ (m)	3.6		<del></del>	7.0		
	2.3			2,33		
α	0.084	0.054	0.057	0.028		
w (t/ m')		202 = 0.49		, 49		
M (t.m)	0.37	0.24	0,25	0.12		
t (cm)	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·			12		
d (cm)	9			8		
at (cm)	2.35	1 52	1.79	0.86		
REINFORCED CONCRETE	#3.#4@200	#3 © 200	#3 ∅ 200	#3 @ 200		
	$t = 0.07 \times \left(\frac{2.33 - 0.7}{2.33 - 0.6}\right) \times \left(1$	+ 20Z + 300 ) × 300				
REMARK	= 8.49					
			· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·			
SIGN	<u> </u>	<del></del>	5 2			
DIRECTION	SHC		l.	ONG		
POSITION	END	CENTER	END	CENTER		
ℓ (m)	2.7			7.0		
λ	3.	1		3.11		
α	0.084	0.055	0.057	0.028		
w (t/m)	0.36 + 0.5		0	, 92		
M (t.m)	0,39	0.26	o. <sup>27</sup>	0.13		
t (cm)	15	5		15		
d (cm)	17	2		11		
at (cd)	1,86	1.24	1.40	0.68		
REINFORCED CONCRETE	#3, #4 @ ZOD	#3 @200	#3 <i>€ 200</i>	#3 @ 200		
	$t = 0.02 \times \left(\frac{3.11 - 0.7}{3.11 - 0.6}\right) \times \left(1 + \frac{1}{3.11 - 0.6}\right)$	$\frac{560}{1000} + \frac{225}{1000} \times 225$				
REMARK	• 7.71					



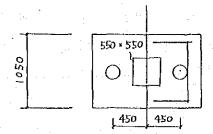
 $\bigcirc$ 

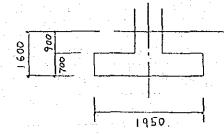
#### DESIGN OF FOUNDATION

# OUTLINE OF FOUNDATION 1

RC - Pile 2 - 450

~~~~			_	_
(#4	0	200	}	
#5	ø	200		





Foundation weight

#### LOADING

	N (t)	Hx (t)	Hy (t)
D.L	61.03		
L.L	1		1
S.Lx		<u> </u>	
S.Ly			
W.Lx			
W. Ly	\$ 1. · · ·		

Stress at bottom of foundation

$$N = 61.03 + 6.56 = 67.59 t$$

M =

#### CHECK OF BEARING PRESSURE

Check of Pile Reaction

$$P_1 = 67.59 / 2 = 33.80$$
 \frac{\frac{1}{2}}{2} = 35.80 \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} = \frac{1}{2} =

#### DESIGN OF FOOTING

Factored	Pile R	eaction		
Load case	Σ N (t)	Ση (t,m)	P] (t/n)	P1' (t/n)
D.L+ L.L	61.03		33.80	30,52
D.L+ L.L+W.L				
D.L+ L.L+S.L				
D.L÷ W.L				

Stress 0.45 - 0.55/2 = 0.17

$$-MF = 30.52 \times 0.175 = 5.34 \text{ tm}$$

Reinforcement

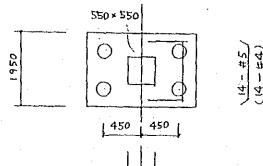
$$D = 70$$
 cm,  $d = 55$  cm,  $j = 7/8d = 48.1$  cm

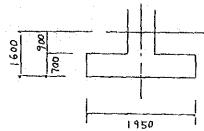
nec At = 
$$\frac{MF}{ft \cdot j}$$
 = 5.94 cm<sup>2</sup>  $8 - \#5$   
 $\phi = \frac{Q}{fa \cdot j}$  = 30.21 cm  $\theta = 40.0 \text{ cm}$ 

$$T = \frac{Q}{b \cdot j} = 6.04 \text{ K8/cm}^2 < 7.0 \text{ K9/c}^2$$

## DESIGN OF FOUNDATION

OUTLINE OF	FOUNDATION	F2
RC - Pile 4 - 450	,	- #4) - #5





## Foundation weight

#### LOADING

	∦ (t)	Hx (t)	Hy (t)
D.L	104.68		
L.L	1		
S.Lx			
S. Ly			
W.Lx		··	
W. Ly			

Stress at bottom of foundation

$$R = 104.68 + 12.17 = 116.85$$
 t

#### CHECK OF BEARING PRESSURE

#### Check of Pile Reaction

$$P_1 = \frac{116.85}{4} = \frac{29.21}{\text{Pile}} < 35 \text{ Tribe}$$

$$P_1' = \frac{104.68}{4} = \frac{26.17}{\text{Tribe}}$$

#### DESIGN OF FOOTING

Factore	Pile R	leaction		
Load case	Σ N (t)	Σ K (t, m)	p] (t/n)	P1'
D.L+ L.L	104,68		29.21	26.17
D.L+ L.L+W.L				
D.L+ L.L+S.L				
D.L÷ W.L				

$$\frac{1}{11 + 0.45 - 0.55/2} = 0.175$$

### Stress

$$QF = 26.17 \times 2 = 52.34 \pm$$

$$MF = 52.34 \times 0.175 \approx 9.16 \times 10^{-10}$$

#### Reinforcement

$$D = 70 \text{ cm}, \quad d = 55 \text{ cm}, \quad j = 7/8d = 48.1 \text{ cm}$$

$$\text{nec At} = \frac{MF}{\text{ft} \cdot j} = 10.18 \text{ cm}^{2}$$

$$\phi = \frac{0}{\text{fa} \cdot j} = 51.82 \text{ cm}$$

$$\frac{0}{\text{b} \cdot j} = 5.58 \text{ kg/cm}^{2} < 7.0 \text{ cm}$$

```
* * * Super Bulld / SS1 * * *
                                                    (FUEL DIL SERVICE TANK AREA)
                                                                                                                      UNION SYSTEM 751215 PAGE- 5-3-18
 【1】入力データレしまも ( IMPUT LIST )
        建物形状 : X方向 2 スパシ、 Y方向 1 スパン、
                                                          全院数 1 程。
        主体機造二:RC造
       G.L.から1階原までの高さ 0.200 [m]
パラペット部分の高さ 0.000 [m]
地中與CMQの計算方法:通常初度(独立差疑)
 1.2 コントロールデータ
        ・柱に力での性・繋の自重は、降高の中央で上下程に分配する。
・鎮にM o Q 変度時、髪の取り扱い方法(標準)は、降高の中央で上下の操に分配する。
・料度法中の入め基位 10 kg
・料力集の料定法(複数第口器の取り扱い)は、光格隔口とする。
        R.FL G.FL
・各層原体スラブ原 12.0 13.0
1.3 建物传森形状
*** Super Build / SS1 .***
                                                  (FUEL DIL SERVICE TANK AREA)
                                                                                                                    UNION SYSTEM 751215 PAGE- 5-3-19
1.4 使用材料
            1 (R.FL) RC
*7 (G.FL) RC
 (2) 共 形
                                            ーー・主任
初別ソー 6
                                                                         せん的 ------
種別Y 径X 径Y
                                                    GX 母Y 複別X
                                                                                                                                          SD30
SD30
         ・許容炎力度 [ね/は]
                              覆料
                                                    (修练仕上状版:四面仕上)
                                                       100
(3) 地震力計算用データ
          地域保敷(2): 1.00
用途保敷(1): 1.00
独皮延茯羹の推奨物にするための保敷(Sp): 1.00
                                                          要準せんE方係数(一次設計用) X方向:0.20
Y方向:0.20
保無せん所方係数(保有割力用) :0.05
比該信せん码方係数の扱小値(Ci-ain) :0.05
(4) 地震層せん断力係数 Ci の微核入力 (指定関係のみ)
ノーー 一次設計用 ーー/
対方向 Y方向
```

0. 100

0.100

```
*** Super Build / SS1 ***
                                  (FUEL DIL SERVICE TANK AREA)
                                                                             UNION SYSTEM 751216 PAGE- 5-3-20
社会技术符署 3.1
(1) 奴 (四)
       Νo
(2) & (0)
(6) 小兒 (m) [ke/m]
       No B D 単位無量
            35
45
(7) 尽 (小良なし) 【坂/武】
       No スラブ用 ラーメン角
                           地食用
                    520
770
             520
920
           <スパンで 「-」 の数値は、比を表します。>
       No 小蜈野 小檗方向 - 原Ko スパン 小蜈No 氏Ko スパン 小蜈No 尻No スパン 小娘Ko 尻No
                       1 3.0 1 1 3.0 1 1
2 -0.250 2 2 -0.250 2 2 -0.250
(9) 片持ち数 (m) (t) [t/m)
      No B D D' L
                                  Р
                50 50 100.0
                                  0.05
                                          0.09
                                (FUEL OIL SERVICE TANK AREA)
                                                                               UNION SYSTEM 751216 PAGE- 5-3-21
```

L 100.0

Lx

100.0

Lу

100.0

地政府

490

(11) 出與·入爲 [m] [kg/㎡] [t/m]

101

No スラブ用 ラーメン用

520 520

0.0

先権リア

0.00

```
(FUEL DIL SERVICE TANK AREA)
                                                                      UNION SYSTEM 751216 PAGE- 5-3-22
           1 R>
          1.00
          4.03 1015
  <0.FL無>
          3.06 1025
                     3.06
                         1025
                              [FUEL DIL SERVICE TANK AREA]
                                                                      UNION SYSTEM 751216 PAGE- 5-3-23
1.7 形状配置 (ゾーン指定)
 (1) 片持ち祭祀智 ・
                               方向
                                   250
(2) 新出床・出隅・入隅 記載
1.4 特殊有重及び補正データ
(1) 染特斯荷重豐蘇
                          各パラメータ(夜薫頂) P [t]、M [tm]、W [t/m]、( ) 内は質忍 [m or 比] - の時は古からの長さ。
(2) 弘符殊育重配置(大獎)
(3) 契特殊商重配置 (小袋)
```

```
* * * Super Build / SS1 * * *
                                                                                                                                                                                                     (FUEL DIL SERVICE TANK AREA)
                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                  UNION SYSTEM 751216 PAGE- 5-3-24
1.9 開佐・応力
     (1) 邓力斯哲·賴拉計算条件
            1) 開性条件 (RC·SRC部件)
         2) 応力条件
             1.せん断による契形
2.在能力による契形
3.実点の状態
                                                                                             : 考慮しない
: 鉛度・水平荷底時共考度する。
: ピン
                                                                                                                                                                                                  [FUEL BIL SERVICE TANK AREA]
                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                  UNION SYSTEM 751215 PAGE- 5-3-25
       (1) 斯面算定条件
             1) 共进项目
                   1. 計算方法 : 主担・せん斯端性母共に状定
2. 場部の新語類変数変は、転心とする (兄力が用位室) 4 [ct] (X2) 資産 水平 (Y2) 特置 水平 (アカが用位室) 4 [ct] (X2) 資産 水平 (Y2) 特置 水平 東定位置と、4 [ct] 1 (X3) 資産 水平 (Y2) 特置 水平 (アカルが用位を) (アカルが用位を) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 3. 内法寸法は、南端場間(し、H*)。ほし (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用で) 2 (アカルが用
          2) RCBH
```

(2) 鉄好業心位置

系数重心位置 【四】

R.FL G.FL

層 X方向/--袋~/Y方向

柱 7.0

```
** * Super Build / SS1 ***
                                 (FUEL OIL SERVICE TRNK AREA)
                                                                                  UNION SYSTEM 751216 PAGE- 5-3-26
(4) 於在·飲膏(景致·配置)
  1)呉表哲養於 【本】【曲】【戌】 < ロロ の時、本数 - ロローロロ の時、本数・役 - ロロ. ロロ の時、胚面積 >
                                      274
                              2-13
2-13
        6
9
10
 2)柱鉄哲登録 【本】[m] [d] < 四 の時、本数
                                    主信X
                       主括Y 全鉄路 副版(c1)X 副筋(c1)Y フーブX
    N o
    \mathcal{D} = \{ \mathbf{1} \}
                        5
                3
                             . 12
                                      3
                                                5
                                                          2
                                                                               150
                                                                150
 3)杂庆店是就
                                                     た路
                                                                ----/
右堤
                      フレーム フレーム
                             2
2
101
103
102
                                                          2 2 5 5 7
                                     101
1
1
                                          103
2
2
2
2
                        1
101
102
103
                                                                                  UNION SYSTEM 751216 PAGE- 5-3-27
 4)柱长监影器
                  周 ・ フレーム フレーム
                        161
                             103
(6) 医面复定部材指定
 1)フレーム指定 < * 付は、指定フレームを表します> 耐力整用りの部材: 契の国定はする。
                                                                 柱の揮定はする。
       X方向フレーム R =
```

N Y Y

(FUEL OIL SERVICE THINK AREA)

UNION SYSTEM 751216 PAGE- 5-3-25

{2}体保計算結果 2.2 距点应量表	( ARRANGEMENT 東位: [七]	FOR CALCULATIO	ЭК )			4				
	報数研集 (ラッメ) 固定研集 (小袋目) L.L. + D.L	ノ用) (を含む)	•	柱、是自進 小架特数 大架特数 補正	; 操铁车7 : 操铁车7 先均有3	・央で上了隊に 万変で、小公司 万変で、大公司 大公司 大公司 大公司 大公司 大公司 大公司 大公司 大公司 大公司	かけた変素 かけた変素と	、片丹ち娘・	禁出席の 、	
Y枝 ~X鞋	/~ 附 (用)	- 左分布 エQo/ T.L	換印章	roc	小柴特殊	五桥梁大	社自食	強進	合計	刑算她力
R -3	1 (R.FL) *y (G.FL)	15, 39 15, 94	5. 79 10. 68		4, 23 1, 24	2. 13	3, 36 3, 36		31, 31	31, 31 62, 53
·A +2	1 (R.FL) *y (G.FL)	25.05 31.89	7, 93 14, 22		8.35 1.77	4. 20	3, 35 3, 35		48. 91 51. 23	48, 51 100, 14
R -1	1 (R.FL) *> (G.FL)	15, 39 15, 94	6, 20 10, 68				3, 36 3, 35	•	24. 95 29. 98	24.95 54.93
8 -3	1 (R.FL) #7 (G.FL)	12.69 15.94	6.20 10.69	•	0.03 3.70	2.03	3.35 3.36		24. 51 33. 68	24. 51 58. 19
b -2	1 (R.FL) *Y (G.FL)	20.06 31.68	7. 93 14. 22		0. 05 5. 31	4,00	3.36 3.38		35. 40 54. 77	35. 40 50. 17
B -1	1 (R.FL) *7 (G.FL)	12. 89 15. 94	6,20 10,68				3, 36 3, 36		22. 45 29. 58	22. 45 52. 43

メスツ

\* \* \* Super Build / SS1 \* \* \*

(FUEL DIL SERVICE TANK AREA)

UNION SYSTEM 751216 PLGE- 5-3-30

床分布をQo: 床分布及び製出来の荷倉 し、し : 独位荷道(地質問) Do.L : 銀短荷道(地質問) T.L : し、し + D.L 投目室 : 大数目重と片符み発目室

住、長日重 : 段本の中央で上下時に分配する ・小炊機構 : 現場を選定・小炊へかけた変異 大炭機能 : 数料を変重で、大炊へかけた変異と、片暮ち燥、鞘出床の 大塩存置 : 大大保証 : 野森で制立した変異(性質用) フレーム外 : フレーム外で補立した変異(性質用)

/---原分语 ΣQ0---/ Τ.L 大块特殊 经日复 小笠谷玩 (産) 1 (R.FL) \*> (G.FL) - 95. 52 127. 52

[FUEL OIL SERVICE TANK AREA]

UNION SYSTEM 751215 PAGE- 5-3-31

2.5 地震力

\* \* \* Super Build / S 51 \* \* \*

· 地域保险 Z 1.00 - 层达保数 I 1.00 - 投助特性保数 R t 1.00

- 領域な人転力係数(一次設計用) Col X方向 0.20 Y方向 0.20 - 概像な人断力係数(保有耐力用) Col 1.00

- 地型種別による係数Tc 0.60 [抄] - 1次因有成項 T 0.145 [抄] - 技術の高さ 7.300 [m] - S達である時の高さ 0.000 [m]

C13 Qat Pat R wi Ewi 1.000 157. 34 15.73 15.73 1 . 157,34 157.34

\* --- RATIO OF THE HEIGHT OF WHICH STRUCTURE IS STEEL AGAINST THE BUILDING HEIGHT b

Ai + 1+(1//#1-vi)\*2\*7/(1+2\*f)

C1 = Z\*Rt\*A1\*Co

UNION SYSTEM 751216 PAGE- 5-3-32

```
(3) 以为解析起果 (STRESS ANALYSIS OF FRAMES )
 3.1 解析条件
   1) 斯性条件 (RC·SRC新科)
   2) 成力条件
   1、せん新による契形
2.住駐力による契形
3.支点の状態
                     : 考察しない
: 給面:水平存業時共考度した。
   3.交互の収息
4.後立柱の役を
5.な点間一鉛度質像の指定: なし
                                         (FUEL DIL SERVICE TANK AREA)
                                                                                                UNION SYSTEM 751216 PAGE- 5-3-33
* * * Super Build / SSl * * *
3.5 野村応力
  (成力区)
              1 LM
N Q 1
TM 1
5M 1
6Q 1;
                                          ・モーメントは部材の引張器(モーメント器を書く方向)に出力されます。
                                           起力の方向は、引張の場合に「T」、圧縮の場合に「C」を食糧の後に出力します。
なお、数値は終頭の盛を出力します。
                                           利力是(ブレース電流) の場合、左N(右N)は左下(右下)へ向かうブレースの下降における鉛直方内成分です。
  Z02
                                           ・前力量(皇エレメント武技)の場合、左N(右N)は左下(右下)の閉域場におけるせん戦力です。
                                                             の場合、左N(右N)は左下(右下)へ向かうプレース触力です。
                                          ・柱に株肉重がある場合、Mの反対側にQを出し、Nの下の行に中央Mを出力します。
                                          ・各部材の接合部でピン路合の場合は、「?」を表示します。
  201
                                          ・各国点において支点となっている無所には、「ぉ」を表示します。
 反力 超速
鈴道
                                          ・ダミー節材は、「・・・・」で表示します。
            101
 【応力表】
            ・取力の符号は矢印の方向が正です。Mは反射計算りを正とします。
・終では左始を「境」右端を「降とします。中央外は下線引張を正とします。
・技では左右を「職、担害と「理をします。中央外は「飛引張を正とします。
・技では左右を「職、担害と「理をします。中央外は「無引張を正とします。
・支お、耐力型付金との性質の能力は、反力がにおける異のたり(右以)を放えた低です。
・耐力型(プレース環境)及び長代流プレースでは、左り(右以)は定下(右下)へ向かうプレースの転力で、正が圧縮、負が引援です。
耐力型(プレース環境)では、異在における反力を出力します。
```

(FUEL OIL SERVICE TANK AREA)

\* \* \* Super Build / SS1 \* \* \*

```
* * * Super Build / SS1 * * *
                                                                                                                                                                      (FUEL DIL SERVICE TANK AREA)
                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                             bajox system 150216 page- 5504
       (1) 成力器
   ベローフレーム>
                                                                            (给说荷盒吗)
       <A 7V-4>
                                                                          (水平荷重時)
                                       反力 投寬
点げ
               フレーム> (鉛面荷重時)
  (FUEL DIL SERVICE TANK AREA)
* * * Super Build / SS1 * * *
                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                           INION SYSTEM 751216 PAGE- 5-3-3-
      反力 给查
应げ
                                                   -3.89
<3. フレーム> (鉛直灰煮時)
                                         10.0 | 10.0 | 10.0 | 10.0 | 120.6] | 18.2 | 18.2 | 18.3 | 18.2 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 19.5 | 
<3 フレーム> (水平有重時)
                                G. FL
```

```
UNION SYSTEM 751216 PAGE- 5-3-36
                                              (FUEL OIL SERVICE TANK AREA)
* * * Super Build / SS1 * * *
                     (给照荷食吗)
    G. FL
   反力 拉瓦
             100, 69
 <2 - 7レーム>
   G. FL
                     2.3)----(
   反力 鈴亜
白げ
 <1 22-4>
                     (鈴蓙荷重時)
                 =[ 20.2]----[ 20.2]=
45.1
   反力 位置
指げ
               54,92
                                                                                                                 UNION SYSTEM 751216 PLOE- 5-3-37
                                                  (FUEL DIL SERVICE TANK AREA)
  * * * Super Build / SS1 * * *
                  2.5] | 1.50
| 2.51
| 9.51
| 9.51
| 9.51
| 2.1]----[ 2.1]#
| 5.5 | 0.0
```

= + ≠ Super	Build / SS			(FUEL O	IL SERVICE	TANK ARE	4)		QS1	OK SYSTEM	751216	PAGE-	5-3-35
4.2 水平力分割	9		-						•				
	(X方	例如力時》	(Y)	可加力吗》		i Language			,				
3	Q¢.	Qe Qw	Q c Qw	Q c Qw	9	: 往の負担 v:耐力配又	せん野力 は長分プレ	ースの負担せん断力					
2	9.9	Qc	Qe	Qc		製力量は	. 10, 美	サブレースは 「8」 モ	数価の使に表示	します。	-	_	
	Q٠	Qw Qc	Qw · Qc	Qw Qc		?:賞該難の ?:Qc + Q		は力				-	
•		Qw Z	~~	40								~	
	101	102	103	104	:			•					
< 1 程 6	.FL-R.FL>	※ X方向规	, 力等 ¥		-								
B	2, 28	2.94	2.28										
,	2.50	3. 23	2.50					:					
	3	2	<b>i</b> .										
:		-											
Franç	. Qc	Qw	Qc*Qw	QR	ΣQ	Gc/Qc+Qv	0y/0c+0v	03/20 1878至草稿室	層間関数を	δ/h	0/8	[t/=]	. 1.
B A	7.50 8.23	0,00	7, 50 6, 23		7,50 8,23	100,00	0. 00 0. 00	47.65 52.32	0.626757 0.689414	1/ 1153 1/ 1051		1.93	
合計	15.73	0.00	15.73		15.73	100.00	0.00	100.00					
< ) 跨 6.	FL-R.FL>	※ Y方向於	力等 刄					•					
B	2.69	2.71	2.47						٠				
Ŕ	2.59	2, 71	2. 47		e .			•	•				
* -							-						
	3	2	1										
FRANE	Оc	Qw	Qc+Qw	QR	ΣQ	0c/0c+0v	Qv/0c+0+	ON/ΣO FRIME負担率	原配交位を	∂/h	Q/8	[t/cz]	
1.1	4.94	0.00	4.94		4, 94	100.00	0.00	31.39	0.610060	1/ 1188		6.09	
<b>2</b> .	5.42	0.00	5,42 5,36		5,42 5,38	100,00	0.00 p.00	34. 43 34. 18	0.664224	1/ 1137		8.50 6.09	
3	5. 33	0.00	2.36		3.30		0.00	3 16	0.00~124	10:1		J. 02	
台計	15.74	a, 00	15.74		15.74	100.00	0.00	100.00					
							1.00						

• • • Super Bu	116/SS1	• • •		(FUEL O	DIL SERVI	CE TANK AR	EA)			UNION SYSTEM	751216	nœ-	5-3-40	
4.3 浮き上がりの	チェック							•						
	(1) 代知		"两套特权力【	t)	≥付は、治	まき上がりが生	じていること	<b>表示す。</b>						
<g.fl順></g.fl順>		方向加力时 省						_						
В	55, 39L -3, 898	94, 74L 0, 00E	49. 60L 3. 89E	-				•						
A	61.03L -4.26E	104. ESL 0. 00E	52. 66L 4. 26E											
	3	2	ì											
<b>〈6.FL復〉</b>	¥ Y:	方向加力時 ※												
В	55.30L 4.33E	94, 74L 4, 36E	49. BOL 3. 995											
À	61.03L -4.33E	104.68L -4.36E	52. B&L -3. 952											
	3	2	5											
										•				
								•						
										•				
					•									
٠												-		
<b>19</b>					· . •	}			. **	•. •.				
													-	
•														
													•	
							1			UNION SYSTEM	751215	- 3014	5-3-41	
* * * Surer Bu	31d / SS 1	• • •		(FUEL C	OIL SERVIC	CE TANK ARE	-HJ			2.400 240125	· · · · · · ·		-	
4.4 頌心率		-1 23-6-0	,		(# /.	<b>疟丝 【m】</b>	re:	<b>弹力学径</b> 【加	)					
p : 斯·	[@2001 in]	カの中心) [m KR: ねじ!	)  改生[tm×	10°)	Re: A	心率	Fe:	形状特性体数						
く雑型を考慮し	たい場合>		•			2.2	P.4	Fe				•		
F2		- 5.686 &		313	127	7.315 7.190	R e 0. 075 0. 042	1.000				•		
	Y 方向	3.953 4	.498 0.	545		7. 150	0, 0-2			*				

\*\*\* Super Built / SS1 \*\*\* [FUEL DIL SERVICE TANK AREA]

(NION SYSTEM 751216 PAGE- 5-3-42

4.5 開後率・層間交形方

R s: 親住平

Fs:形状被性所数

<雑祭を考慮しない場合>

東米米 文方向 米米米 四の相談平均 1100

R 海南東版 (a) 海南東海利(//a) Rs Fs Q/F (r/a) 1 0.659086 1/1100 1.000 1.000 23.66

米米米 Y方向 米米米 rsの相加平均 113日

間 権間受益 [ α ] 滑間契形角(1/rs) Rs Fs Q/δ [t/α ]

1 0.637142 1/ 1138 1.000 1.000 24.70

127650

325700

157340 ( 118005)

5.		N OF MAIN DESIGN OF		A Marie and the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the st
	(1)	CONDITIO	V OF CALCULATION	-
		· QD : X	DIRECTION QD=QL+n·QE n=1.5	
	7	Υ	DIRECTION QD=QL+n·QE n=1.5	
	(2)	MATERIAL		
		(CONCRETI	s) <sub>garda</sub> n an ar air an an an an an an an an an an an an an	
		Fc :	DESIGN STANDARD STRENGTH OF CONCRETE	(kg/cm <sup>2</sup> )
		Lfc :	ALLOWABLE COMPRESSION STRESS AT PERMANENT CONDITION (TRANSIENT CONDITION : Lfc*2.0)	(kg/cm <sup>2</sup> )
		Lfs :	ALLOWABLE SHEAR STRESS AT PERMANENT CONDITION (TRANSIENT CONDITION : Lfs*1.5)	(kg/cm <sup>2</sup> )
		(REINFOR	CING BAR)	
	-	rft :	ALLOWABLE TENSILE STRESS	(kg/cm <sup>2</sup> )
1		wft :	ALLOWABLE TENSILE STRESS FOR STIRRUP	(kg/cm2)
1	(3)	EXPLANAT	ION OF MARK	•
		POINT :	DESIGN POINT OF MEMBER	(cm)
		$\Delta$ :	ADOPTION POINT OF STRESS	(cm)
		B*D :	WIDTH, DEPTH OF GIRDER	(cm)
		dt :	DISTANCE BETWEEN TENSILE RE-BAR AND TENSION END	(cm)
		ML :	BENDING MOMENT AT VERTICAL FORCE (NODAL POINT)	(tm)
		ME :	BENDING MOMENT AT HORIZONTAL FORCE (NODAL POINT)	(tm)
		ML :	DESIGN BENDING MOMENT AT PERMANENT CONDITION	(tm)
		MS :	DESIGN BENDING MOMENT AT TRANSIENT CONDITION	(tm)
		QL :	SHEAR FORCE AT VERTICAL FORCE	(it)
		QE :	SHEAR FORCE AT HORIZONTAL FORCE	(t)
		Qo :	SHEAR FORCE OF PERMANENT LOAD AT SIMPLE SUPPORT	( t )
		Pt :	TENSILE RE-BAR RETIO ;at/B*(D-dt)	(%)
		at :	SECTION AREA OF TENSILE RE-BAR	(cn2)
	en en en en en en en en en en en en en e	Mu :	YIELD BENDING MOMENT	(tm)
		QD :	DESIGN SHEAR FORCE	(t)
		fs*B*j :	PERMANENT CONDITION	( t )
		α :	4/(M/(Q*(D-dt))+1)	
		Pw :	STIRRUP RATIO = aw/(B*x)	(%)
			aw : SECTION AREA OF A SET OF STIRRUP x : PITCH OF STIRRUP	(cm)
			그리면 선물으로 하고 하는 경찰을 하는데	

· GIRDER					•		
OOKORETE: F c = 210 Lf c = 7 ( NORVAL ) Lf s =	0.0 Min RE 7.0 ST	E-BAR: [SD30] +1 IRRUP: [SD30] +1	t LONG=1870 SIGRT=2812 t LONG=1870 SIGRT=2812	SLAB : (5030)	S:10RT × 2012	*	A : LONG HODAL FORM HORIZONTAL HODAL FORM
EFT: COVER:=: !	EIGHT=====	**************************************		********	***********		
R.FL 2 A -B } B+0	LESCTH -D FOINT -D HIL	GIRDER	đt	i LEFT 1 ET 161 UP I DOMN IMAL UP	/4 CENTER	1 THOIR BASE 101 101	
IRRUP -D 6	I HE I HL' INS UP	. (0E-	<b>.</b> )	i Nasdown I Itu VP		101 10±	LONG SHORT
·	I DOWN			1 DOWN			LONG SHORT
	SD 30	ASTH A615 Grade 40				•	
	D10	#3					
	D13	#4		1.0			
	D16	<b>≱</b> 5					
	D19	£ 5					
	D22	#7		•			
	D22	. #7 . #8		• •			

*** Super Build / SS1 ***	(FUEL DIL SERVICE TANK AREA)	) (MION SYSTEN 751216 PAGE- 5-3- 【RC與 後定計算2】					
コンクリート:Fc=210 lfe=70.6 (普通) lfs= 7.0	スクラップ: [5030] vít 長期=1870 規期=2812	スラブ狂:[SD30] 短期=28:2 A: 長期 野点 水平 野点					
(R.FL A 3 -2 )	元 700.0 内部 546.0 一段日 ct 7.0   左端 1/4 中央 3/4 右続   ct 上 0.0 199.7 250.0 188.7 0.0   T 3.9 -7.2 5.8   mss + -5.5 (GE= -2.1) 5.8   mss + 3.9 -5.5 -7.2 -3.0 5.2   T 16.6 1.4 17.5   ms + 6.8 12.4 9.2 5.9   T	T 7,0 7.0 10.5 5.3 6.6 11.9 11.9 11.9 15.9 100 5.9 6.0 1.1 17.9 11.9 11.9 11.9 23.9 10D 10.0 13.5 11.9 17.8 17.5 17.5 17.5 17.5 17.5 17.5 17.5 17.5					
R.F.F. P 2 -1     新月	R 700.0 内注 646.0 一段目 dt 7.0   左端 1/4 中央 3/4 右線 let 上 0.0 188.7 350.0 189.7 0.0 ) 下 7.7 -2.5 2.3 Inst. 7.7 0.3 -2.5 -2.1 2.7   下 16.4 3.2 4.8 15.0 Im 上 0.9 2.5 4.5 9.1 10.4 Im	左脚 1/4 中央 3/4 右端   1/2   7/0   7/0   左端 右端   7/0   7/0   左端 右端   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0   7/0					
R.F.L B 3 -2       新村 B を	₹ 700.0 内注 646.0 一尺日 ct 7.0   左延 1/4 中央 3/4 合程 lct 上 0.0 163.7 350.0 169.7 0.0   下 5.3 -10.5 15.3 Inst. 7.7 (GE= -1.9) 5.3 (MSSL 5.3 -6.3 -10.5 -3.7 15.3   下 16.6 23.2   MsL	左端 1/2					
(R.FL B 2 -1 ) 上 記述 B=D 35= 70 上端 4-D22 2-D22 3-D221 位置 下窓 2-D22 3-D22 2-D221 付え スケラッフ・2-D10 9200 1 円 円 円 円 円 円 円 円 円 円 円 円 円 円 円 円 円 円	700.0 内法 648.0 一段日 ct 7.0 J 左ば 1/4 中央 3/4 音報 lat 上 0.0 188.7 350.0 jee.7 0.0 l 下 14.0 -6.0 3.7 lmsL 14.0 -6.4 -5.0 -5.2 3.7 lmsL 21.9 2.2 1.0 15.2 lmu 上	左導 1/4 中央 3/2 右親   57.0 7.0 7.0 7.0   左版 右場   7.0 7.0 7.0   DL 6.5 5.6   15.9 11.9 11.9 11.9 11.9 160 7.0 7.0   11.9 17.9 17.9 101 12.7 9.8   11.9 17.5 17.9 17.9 11.9 以長 15.0 15.0   12.7 1 20.3   短 20.3 20.3   13.5 1 4 素 1.10 種 1.9 1.9 1.9 1.9 1.9 1.9 1.5 1.5 1.5					
フンクリート: F c = 210 L f c = 70.0 生 短: [SD30] y ft 長期=1870 短期=2812 スラブを: [SD30] 短距=2812 ム: 長期 野点 水平 巨点 (音楽) L f s = 7.0 スグラック: (SD20) y ft 長期=1870 短期=2812							
####################################	; 900.0 内区 646.0 一尺0 01 7.0 1 元41 1/2 中华 3/4 岩堤 ldt上	7.0 7.0 7.0 7.0 12.5 在第 7.0 7.0 7.0 10L 20.4 10.5 16.4 16.4 16.4 16.4 16.4 10b 20.3 10.5 27.6 13.5 13.9 13.9 27.8 100 25.1 15.3 13.9 27.8 27.6 27.6 13.9 10.4 24.6 24.6 21.4 31.4 31.4 15 35.5 16.6					

•		
*** Super Bulld / SS1 ***		MION SYSTEM 751216 PAGE- 5-3-4 【RC絵 快定計算2】
and the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second of the second o	主 版:[5D30] fft 長期*1670 独属=2812 スラブ族:[5D30] 規期=2812 ステンプ:[5D30] vft 長期=1870 短線=2812	· ·
[R.F.L 2 A -B ]   部村長 B=D 35-80   上程 6-D22 E-D22 5-D221 位置 Tat a-D22 6-D22 4-D221 円 742-32 4-D3 81D0   円形	接 1/4 中央 3/4 超 lat 上 7.0 7.0 0.0 236.7 450.0 236.7 450.0 1 下 7.0 7.0 7.0 11.6 -25.7 11.6 lnaL 27.7 27.7 27.7 27.7 11.6 lnaL 27.7 27.7 27.7 41.7 11.6 -17.4 -25.7 -17.4 11.6 l 下 27.8 41.7 41.7 41.7 25.8 lnb L 47.1 25.6 24.1 25.7 24.1 7.6 l 下 31.4	右班 1 7.0   左級 右切 7.0   DL 32.8   13.3 27.7   100   32.8   13.2 41.7   10D   37.6   16.0 27.8   104長 38.0   38.0 47.1   月 61.2   61.2 31.4   10長 1.09   第1.25
[R.FL 1 A -8 ] 部材長 Beb 35×80   上版 4-D22 2-D22 4-D22 位度 下路 2-D22 4-D22 2-D22 代。 272-77 2-D13 9150   内E ドル・ドラート	900.0 内注 846.0 一段目 ct 7.0 l 左端 1/4 中央 3/4 左桨 1/4 中央 3/4 古稿 ldt 上 7.0 7.0 0.0 238.7 450.0 1 下 7.0 7.0 7.0 9.9 -18.3 -18.4 18.4 18.4 18.4 18.4 18.4 18.4 18.4	古經   古場 古場 7.0   10L 15.2   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   1
コンクリート: Fc=Z10 Lfc=70.0 (音通) Lfs= 7.0	主 哲:[5D30] rft 長局=1670 妈頭=2012 スラブ兹:[5D30] 規類=2812 スクラップ:[5D30] vft 長角=1870 妈頭=2812	△:長期 節成 水平 野点
[G.FL A 3 -2 ]   新枝美 B-D 50-100   上線 4-D25 3-D25 4-D25   位置 下線 3-F25 4-D25 3-D25   位置 スプリップ 2-D13 6200   円点 I PL	左旋 1/4 中央 3/4 右瘫 1dt 1 7.0 7.0 0.0 188.7 250.0 188.7 0.0 1 下 7.0 7.0 2.1 -5.3 11.4 Hal 30.9 30.8 30.8 30.8 -9.8 (05* -2.3) 6.0 Hast 45.4 34.8 34.8 34.8	右線   7.0   正線 右端 7.0   1.0   7.0   7.0   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9   7.9
[6.FL A 2 -1 ] ・ 部材系 Bab 50=100   位置 上域 4-D25: 3-D25 4-D25  位置 下端 3-D25 4-D25 3-D25  内し スクラップ 2-D13 9200   内E ドルし ドルト	700.0 内法 6<5.0 一校目 dt 7.0   左編 1/4 中央 3/4 左編 1/4 中央 3/4 右編 ldt t 7.0 7.0 0.0 188.7 350.0 188.7 0.0   下 7.0 7.0 10.7 -5.9 1.6 that 30.8 30.8 30.8 30.8	右翼   7.0   左端 右端 7.0   左端 7.0   5.2   5.2   30.8   60
[G.FL B 3 -2 ]   新材長 BND 50**100   上端 4-D25 3-D25 4-D25  改造 下端 3-D25 4-D25 3-D25  附上 2-D13 *200   村記   HL	700.0 内注 546.0 一段目 et 7.0 1	ち返   7.0   左延 右堀 7.0   CL 5.3 7.7 30.8   10 0 6.4 6.4

* * * Super Build / SSI		(FUEL CI	L SERVICE TANK	RREA)		UNION SYSTEM 75: 【RC景 技定計算 2	1216 PIGE- 5-3-49 2)
コンクリート: Fe=210 lfc=70. ( 幸 通 ) lfc= 7.	0 ± 1 0 257-7	5:(SD3O) r(t 長原 ':(SD3O) v/t 長期	=1870 短期=2812 =1570 短期=2812	スラブモ	:[\$D30] 按照=Z81Z		A:長期 行点 水平 距底
50×100  上版 4-D25 3-D25 4-D25  下版 3-D25 4-D25 3-D25  スクラップ 2-D13 年200	1 舒材兵 700. 1 左旋 1 位置 0.0	D 内法 646.0 1/4 中央 196.7 350.0 -5.8 (DE= -2.1) -1.3 -5.8 1.0 3.7 P.3	一段目 61 7.0 3/4 方線 186.7 0.0 2.2 9.9 -5.1 2.2	1 左線 1 dt 上 7,0 1 下 7,0 1 hat 30,9 1 mas上 45,4 1 下 34,5 1 m 上 52,5 1 下 38,3	7.0 7.0 7.0 30.8 30.8 30.8 34.8 34.8 45.4 45.4 46.4	を選り 7.0   7.0  05 30.8  00 45.4  0D	を終 右端 7.7 5.4 6.4 ~ 5.4 12.4 10.1 48.5 42.5 60.9 69.5 1.63 類 1.25
コンクリート: Fc=210 Lfe=70. ( 宇 通 ) Lfs= 7.	0 22792	: Ispani att 26%	-1610 EM-2611	•		10	A:長期 語点 水平 西点
9±D 55=120 上堤 3-D25 3-D25 3-D25 下程 5-D25 6-D25 5-D25 277,7' 2-D13 \$200 1	部材長 900. 左端 0.0 ML 6.4 ME -10.3 ML 8.4 HS 1 23.8	0 內注 646.0 1/4 中央 239.7 450.0 ~51.1 (05= -2.3) -37.9 ~51.1	一段目 dt 7.0 3/4	左編	1/4 中央 3/4 7.0 7.0 56.2 55.2 55.2 42.2 42.2 42.2 64.5 84.5 64.5	ち返 7.0   7.0   IGL 28.1   IGo 42.2   IGD 70.4   IGA 47.6   ブラ 75.7   g長 2	左端 右端 21.4 23.9 21.3 23.8 26.5 25.0 50.4 50.4 63.3 63.3 .28 短 1.41
G.FL 2 6 -E   B=D 55×120 上版 G-D25 6-D25 6-D25 下版 G-D25 10-D25 6-D25 2277-7* 2-D13 \$100	節材美 900. 左端 位置 0.0 ML 10.4 ME -10.3 ML 10.4 MS 1 25.8	0 内法 845.0 1/4 中央 238.7 450.0 -29.3 (GE* -2.3) -67.3 -89.3 74.5 89.3	一	左発   1dt 上 7.0   下 7.0   T 7.0   T 84.5   F 84.5   T 84.5   T 84.5   T 84.6   T 85.6   T 8	1/4	右線 1 7.0 I GL 55.2 I Go 84.5 I QD 84.5 I QQ長 95.6 I g長 1	在總 市場 34.9 38.5 34.9 38.4 40.0 42.6 59.9 59.9 94.6 94.6 .22 51.30
[G.FL 1 A -B ] B=D 55-120 上框 3-D25 3-D25 3-D251 下降 5-D25 6-D25 5-D251 2772-2* 2-D13 6200	新材長 900. 左建 位置 0.0	D 内法 846.0 1/4 中央 238.7 450.0 -45.1 {GE= -2.1} -34.1 -46.1	万足 dt 7.0 3/4 右境 235.7 0.0 7.8 9.5 -34.2 7.8 22.0	左右  et 上 7.0   下 7.0	1/4	右道 1 7.0   7.0  GL 28.1  Oo 42.2  GD 70.4  GA	

5,2	DESIGN	OF COLUMN	
	(1) CONDIT	TION OF CALCULATION	
	· QD :	X DIRECTION QD=QL+n·QE n=1.5	4
•		Y DIRECTION QD=QL+n·QE n=1.5	
	(2) MATERI	AL	
	(CONC		
	Fc	: DESIGN STANDARD STRENGTH OF CONCRETE	(kg/cm <sup>2</sup> )
	Lfc	: ALLOWABLE COMPRESSION STRESS AT PERMANENT CONDITION	(kg/cm <sup>2</sup> )
•	1.60	(TRANSIENT CONDITION ; Lfc*2.0)  : ALLOWABLE SHEAR STRESS AT	(hm /nm2)
	LIS	PERMANENT CONDITION (TRANSIENT CONDITION : Lfs*1.5)	(kg/cm <sup>2</sup> )
	(REINI	FORCING BAR)	
	rft	: ALLOWABLE TENSILE STRESS	(kg/cm <sup>2</sup> )
	wft	: ALLOWABLE TENSILE STRESS FOR HOOP	(kg/cm2)
	(3) EXPLAN	NATION OF MARK	÷
	POINT	: DESIGN POINT OF MEMBER	(cm)
	Δ	: ADOPTION POINT OF STRESS	(cm)
•	Dx, Dy	: DEPTH OF COLUMN	(cm)
	đt	: DISTANCE BETWEEN TENSILE RE-BAR AND TENSION END	(cm)
	μ	: ADITIONAL COEFFICIENT OF FORCE FOR LONG COLUMN	
	NL	: AXIAL FORCE AT VERTICAL FORCE	(t)
	NE	: AXIAL FORCE AT HORIZONTAL FORCE	(t)
	ML.	: BENDING MOMENT AT VERTICAL FORCE (NODAL POINT)	(tm)
	ME	: BENDING MOMENT AT HORIZONTAL FORCE (NODAL POINT)	(tm)
	ML	: DESIGN BENDING MOMENT AT PERMANENT CONDITION	(tm)
	яя	: AXIAL LOAD AT TRANSIENT	( t )
	MS	: DESIGN BENDING MOMENT AT TRANSIENT CONDITION	(tm)
	QL	: SHEAR FORCE AT VERTICAL FORCE	( t )
	QE	: SHEAR FORCE AT HORIZONTAL FORCE	(t)
	Qo	: SHEAR FORCE OF PERMANENT LOAD AT SIMPLE SUPPORT	( t )
	Pt	<pre>: TENSILE RE-BAR RATIO , =at/(dx,y* dy,x)</pre>	(%)
	at	: SECTION AREA OF TENSILE RE-BAR	(cm²)
	Mu	: YIELD BENDING MOMENT	(tm)
	луми	: TOTAL Mu OF GIRDER USE FOR CALCULATION QD OF COLUMN	(tm)
	α	: $4/(M/(Q^{*}(Dx,y-dt))+1)$	
	QD	: DESIGN SHEAR FORCE	( t )
	Qa	: ALLOWABLE SHEAR FORCE AT PERMANENT CONDITION	( t.):
	Pw	: HOOP RATIO =aw/(Dx.y*x)	(%)
			(cm2)
	·	x : PITCH OF HOOP	(cm)

					-			<b>S</b>						
COLUMI														
CONCRETE : F C #210 (NORMAL)	l l(c=70 } l(s= 7	.0 HUI	N-RE BAR: (50) 1000; (50)	10] rft Louis 10] vft Louis	1870 S	HORT=2612 HORT=2812			• •	Δ	LONG HORIZONTAL	CK) HODAL POI CK) HODAL POI	INT (Y) NODAL	POIN
** X DIRECTION: Y DIRECT					745FFG	T		*******	******		********	**********	********	
bx≠DY *	1 (X) 106	POINT	14E 1	dt= IL [IE	NĽ,	IIS	HS	Mal	HaS	i or	DE 11	น กรีฟษ	DD Das	
100P -D -D	1 9077						Ξ.			l L'Qa≠	( a =	) LENGTH		
<b>e</b> •	1 (72) 10P	TON	1.			•	· <del>-</del>			i !	• •	COLUMN		
	1 107/	AL TOP	-D BOTTO	l -D						Oa=	( a =	) LEIGTH OF		
************		*****	*********	**********		******	****	******	*****	******	* * * * * * * * * * * * * *	COATES	*********	
	-													
	SD 30		ASSM A615 Grade 40											
	SD 30			÷								·		
			Grade 40											
	D10		Grade 40									÷		
	<i>D13</i>		Grade 40 #3 #4							·				
	D10 D13 D16		Grade 40 #3 #4 #5											
	D19		Grade 40 #3 #4 #5											

コンクリート: Fc = 210 Lfc = 70.0	*** Super Build / SS1 ***	[FOEL OI	L SERVICE TANK ARE	A] .	INION SYSTEM 751216 PAGE 5-3-54 【RC在 核定計五2】
R. F. G. F. L. G. F. L. G. S. J. E. M. C. S. J. C. S. L. S. C. S. C. S. L. S. C. S. L. S. C. S. L. S. C. S. L. S. C. S. L. S. C. S. L. S. C. S. L. S. C. S. L. S. C. S. L. S. C. S. L. S. C. S. L. S. C. S. L. S. C. S. L. S. C. S. L. S. C. S. L. S. C. S. C. S. L. S. C. S. C. S. L. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C.	( 容 込 ) Lfs= 7.0	フープ:[SD3D] vit 長X	=1870 <b>)570</b> =2812		水平 (X) 五百 (Y) 五百
R. F. G. F. L. G. F. L. G. S. J. E. M. C. S. J. C. S. L. S. C. S. C. S. L. S. C. S. L. S. C. S. L. S. C. S. L. S. C. S. L. S. C. S. L. S. C. S. L. S. C. S. L. S. C. S. L. S. C. S. L. S. C. S. L. S. C. S. L. S. C. S. L. S. C. S. L. S. C. S. L. S. C. S. C. S. L. S. C. S. C. S. L. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C. S. C.		********	=======================================	*************	22022222222222222222222222222222222
登録 3-922 5-922 (以)世界 0.0 -2.1 5.8 -2.1 33.8 16.1- 12.5 20.0 0.8 2.5 24.6 5.6 性格 3-922 5-922 (以)世界 0.0 -2.1 5.8 -2.1 33.8 16.8- 12.9 20.0   0.8 2.5 2.6 5.6 性格 3-922 5-922   世界 0.0 -2.1 5.8 -2.1 33.8 16.8- 12.9 20.0   0.8 2.5 2.5 2.7 35.1 6.0 7.7 19.50 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150 9.150	19. CI = G. FL R 3 11 M M # 725. 0	) N_≅ 30.7 dt≥	7.0		
世報 3-D22 5-D22 (文)世刊 0.0 -2.1 3.4 -8.5 3.4 3.8 18.1- 12.9 20.0 0.8 24.6 5.6 1 世刊 3-D22 5-D22   世刊 0.0 -2.1 5.8 -2.1 3.8 18.1- 12.9 20.0   Ga=16.1 (a=1.00) 内廷 640.0 (7.7 19.5 19.5 19.5 19.5 19.5 19.5 19.5 19.5		NE ML ME			
接着 3-D22 5-D22   世書 0.0 -2.1 5.6 -2.1 33.8 16.5 12.2 20.0 (Set 6.1 (a=1.00) 内法 540.0 (2.7 9150 9150 147)性質 0.0 -2.1 5.5 -5.3 9.5 33.8 23.4 16.3 28.5 2.5 2.7 35.1 5.0 (2.8 18 3 5 1 全務 12.022 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D22 世書 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 12-D23 サミ 1					
Post	74-A	2.1 S.B	-2.1 33.8 16	E- 12.9 20.0 I	
9150 (イン社所 0.0 -2.1 5.5 -1.3 9.5 33.6 23.6 16.3 28.6 2.5 35.1 5.0 1 28.6 1 3.5 1 28.6 1 2.5 28.6 1 2.5 35.1 5.0 1 28.6 1 3.5 1 28.6 1 2.5 1 2.5 2 2.5 1 2.5 2 2.5 1 2.5 2 2.5 1 2.5 2 2.5 1 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.5 2 2.	2-2 2-013 2-013 1				
記述 3					
京田   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   1   日本   日本			• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •		DA= 15.1 (a=1.00) 内法 525.0
FR.FL-G.FL A 2	投算 3 5 1 全転算 往原	12-D22 E# 12-D27	***********	******	
NK-U-1   1   1   1   1   1   1   1   1   1		Nis 50.2 dt=	7.0		
世月 3-D22 S-D22 (X)柱頂 0.0 0.0 -1.5 -11.5 -1.5 50.2 18.7 13.0 23.0   0.3 3.2 25.5 7.4 柱間 3-D22 5-D22   世間 0.0 0.8 12.0 0.8 50.2 16.0 13.0 23.0   0.3 26.5 7.4 社間 3-D22 5-D22   世間 0.0 -2.1 11.1 -9.5 11.1 53.3 25.3 15.7 32.1 1 3.0 2.8 39.7 6.3 27.7 9150 9150   (Y)社頁 0.0 -2.1 11.1 -9.5 11.1 53.3 25.5 15.7 32.1 1 3.0 2.8 39.7 6.3 27.7 位置 3 5   全長日 世間 12-D22 世間 12-D22 世間 12-D22 世間 12-D22 世間 13-D22 5-D22   世間 0.0 2.1 -1.8 -9.5 -1.8 27.3 14.5 13.0 18.6 [ 0.5 2.5 22.9 5.6 27.7 世間 3-D22 5-D22   世間 0.0 2.1 -1.8 -9.5 -1.8 27.3 14.5 13.0 18.6 [ 0.5 2.5 22.9 5.6 27.7 経間 3-D22 5-D22   世間 0.0 1.6 5.6 1.6 27.3 16.3 13.0 18.6 [ 0.5 22.9 5.6 27.7 経間 3-D22 5-D22   世間 0.0 -1.9 5.4 -8.5 5.4 27.0 22.1 16.5 27.4 [ 2.4 2.5 33.4 5.6 27.7 経間 3 5   世間 0.0 -1.9 5.4 -8.5 5.4 27.0 22.1 16.5 27.4 [ 2.4 2.5 33.4 5.6 27.7 経間 3 5   世間 0.0 -1.9 5.4 -8.5 5.4 27.0 22.1 16.5 27.4 [ 2.4 2.5 33.4 5.6 27.7 経間 3 5   世間 0.0 -1.9 5.4 -8.5 5.4 27.0 22.1 16.5 27.4 [ 2.4 2.5 33.4 5.6 27.7 経間 3 -D22 5-D22   世間 0.0 -1.9 5.4 -8.5 5.4 27.0 22.1 16.5 27.4 [ 2.4 2.5 33.4 5.6 27.7 経間 3 -D22 5-D22   世間 0.0 -1.9 5.4 -8.5 5.4 27.0 22.1 16.5 27.4 [ 2.4 2.5 33.4 5.6 27.7 経間 3-D22 5-D22   世間 0.0 -1.9 5.4 -8.5 5.4 27.0 22.1 16.5 27.4 [ 2.4 2.5 33.4 5.6 27.7 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.5 27.9 2.					
世月 3-D22   5-D22   世月 0.0   0.8   12.0   0.8   50.2   16.6   13.0   23.0   23.0   23.0   26.1   (a=1.00)   内法 640.0   7-0   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13   2-D13			-1.5 50.2 18		777
2-D13 2-D13 2-D13 2-D13 2-D13 2-D13 2-D13 2-D13 2-D13 2-D13 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1 2-D13 1				.e- 13.0 23.0 I	20.0
9150   157   177   257   10.4   10.3   10.4   10.3   10.4   10.3   10.4   10.3   10.4   10.3   10.4   10.3   10.4   10.3   10.4   10.3   10.4   10.3   10.4   10.3   10.4   10.3   10.4   10.3   10.4   10.3   10.4   10.3   10.4   10.3   10.4   10.3   10.4   10.3   10.4   10.3   10.4   10.3   10.4   10.3   10.4   10.3   10.4   10.3   10.4   10.3   10.4   10.3   10.4   10.5   10.4   10.5   10.4   10.5   10.4   10.5   10.4   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.5   10.			•		
新養養養 3 5   長度 6.0 -10.4 10.3 -10.4 53.3 25.6 -15.7 32.1   Qa= 16.1 {a=1.00} 内接 525.0 性質 3 - 10.4 2 - 10.4 2 - 10.4 53.3 25.6 - 10.4 2 - 10.4 53.3 25.6 - 10.4 2 - 10.4 53.3 25.6 - 10.4 2 - 10.4 53.3 25.6 - 10.4 53.3 25.6 - 10.4 53.3 25.6 - 10.4 53.3 25.6 - 10.4 53.3 25.6 - 10.4 53.3 25.6 - 10.4 53.3 25.6 - 10.4 53.3 25.6 - 10.4 53.3 25.6 - 10.4 53.3 25.6 - 10.4 53.3 25.6 - 10.4 53.3 25.6 - 10.4 53.3 25.6 - 10.4 53.3 25.6 - 10.4 53.3 25.6 - 10.4 53.3 25.6 - 10.4 53.3 25.6 - 10.4 53.3 25.6 - 10.4 53.3 25.6 - 10.4 53.3 25.6 - 10.4 53.3 25.6 - 10.4 53.3 25.6 - 10.4 53.3 25.6 - 10.4 53.3 25.6 - 10.4 53.3 25.6 - 10.4 53.3 25.6 - 10.4 53.4 53.4 53.4 53.4 53.4 53.4 53.4 53					3.0 2.0 0
日報 3 5   全長路 世現 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D23 世界 12-D23 世界 12-D24 世界 12-D23 世界 12-D24 世界 12-D23 世界 12-D24 世界 12-D24 世界 12-D24 世界 12-D24 世界 12-D24 世界 12-D24 世界 12-D24 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世界 12-D22 世	TOWARD T S C # M. G. C	-10.4 10.3	~10.4 53.3 25	.6⊷ 15.7 32.1 1	
R.F.LG.F.L A   1	******* * C ARR MR	12-D22 柱間 12-D22			D25 16.1 (0-1.00) F16. 01-10
DX-DY   55 × 55   1	<b>デニニニがななごニニュエンと大さはアニニニをなりデオコニニニシ</b> なかまこと		**=====================================		
DX	[R.FL-G,FL A: 1: ]] 高材長 725.0		7.0	c Mat MASI	OL DE No NUMB GD G65
世報 3-D22 5-D22   (以)世報 0.0 1.6 9.6 1.6 27.3 16.3 16.3 16.6   0.5 22.9 5.6 22.7 2-D13 2-D13   1.6 2.0 16.6 27.4   2.4 2.5 33.4 5.6 27.7 2-D13 2-D13   1.6 2.0 16.5 27.4   2.4 2.5 33.4 5.6 27.7 2-D13 2-D13   1.6 2.0 16.5 27.4   2.4 2.5 33.4 5.6 27.7 2-D13 2-D13   1.6 2.0 16.5 27.4   2.4 2.5 33.4 5.6 27.7 2-D13 2-D13   1.6 2.5 27.4   2.4 2.5 33.4 5.6 27.7 2.5 2.5 2.5 27.4   2.4 2.5 33.4 5.6 27.7 2.5 2.5 27.4   2.4 2.5 33.4 5.6 27.7 2.5 2.5 27.4   2.4 2.5 33.4 5.6 27.7 2.5 2.5 27.4   2.4 2.5 33.4 5.6 27.7 2.5 2.5 27.4   2.4 2.5 33.4 5.6 27.7 2.5 27.4   2.4 2.5 33.4 5.6 27.7 2.5 27.4   2.4 2.5 33.4 5.6 27.7 2.5 27.4   2.4 2.5 33.4 5.6 27.7 2.5 27.4   2.4 2.5 33.4 5.6 27.7 2.5 27.4   2.4 2.5 33.4 5.6 27.7 2.5 27.4   2.4 2.5 23.4 5.6 27.7 2.5 27.4   2.4 2.5 23.4 5.6 27.7 2.5 27.4   2.4 2.5 23.4 5.6 27.7 2.5 27.4   2.4 2.5 23.4 5.6 27.7 2.5 2.5 2.5 2.5 2.5 2.5 2.5 2.5 2.5 2.5				S_ 13.0 .18.5 l	
世間 3-D22 5-D22   世間 0.0					n 5 22.9 5.6
6150   4150   425   425   625   7.9   9.5   7.9   9.5   7.9   9.5   7.9   9.5   7.9   9.5   7.9   9.5   7.9   9.5   7.9   9.5   7.9   9.5   7.9   9.5   7.9   9.5   7.9   9.5   7.9   9.5   7.9   9.5   7.9   9.5   7.9   9.5   7.9   9.5   7.9   9.5   7.9   9.5   7.9   9.5   7.9   9.5   7.9   9.5   7.9   9.5   7.9   9.5   7.9   9.5   7.9   9.5   7.9   9.5   7.9   9.5   7.9   9.5   7.9   9.5   7.9   9.5   7.9   9.5   7.9   9.5   7.9   9.5   7.9   9.5   7.9   9.5   7.9   9.5   7.9   9.5   7.9   9.5   7.9   9.5   7.9   9.5   7.9   9.5   7.9   9.5   7.9   9.5   7.9   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5   9.5		3.6 3.0	1,5 2		. (0≥= 16.1 (α=1.00) 内法 640.0
150   17-20   150   17-20   150   17-20   150   17-20   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150   150	/ ラープ・ 2-D13 2-D13 ]		c z 27.0 22	16.5 27.4 1	
投資 3				16.5 27.4 L	
R.F.L.G.F.L B 3	<b>開発なる 5 本条件 社打</b>	12-D22 #H 12-D22			Qa= 16,1 (a=1.00) PNE 625.0
R, FL-B, FL = 35		****************			222222222222222222222222222222222222222
DX*DY   55 = 55   1   1   1   2   2   5   5   1   2   7   7   7   7   7   7   7   7   7				E MAS I	ol GF Nu nymu CD GaS
世界 3-D22 5-D22 (以外性別 0.0 -2.8 6.9 -2.8 6.9 -2.8 26.1 16.1-13.0 16.6 1.1 (2.1.00) 内接 640.0 7-3 2-D13 2-D13 1 0ax 16.1 (2.1.00) 内接 640.0 7-3 2-D13 2-D13 1 0.0 6.4 10.3 6.4 26.4 23.4-15.5 27.3 2.5 2.7 33.3 6.0 27.7 日前性 3 5 (世界 0.0 6.4 10.3 6.4 26.4 23.6-16.6 27.3 1 2.5 23.3 6.0 27.7 日前性 3 5 (全層 世界 12-D22 世界 12-D22 日本 12-D22 日本 12-D22 日本 12-D22 日本 12-D22 日本 12-D22 日本 12-D22 日本 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12-D23 12					
世間 3-D22 5-D22   長間 0.0 2.1 -9.5 -9.3 -9.5 25.4 23.4 15.5 27.3 2.5 2.7 33.3 6.0 27.7 9150 9150   (Y)世別 0.0 2.1 -9.5 -9.3 -9.5 25.4 23.4 15.5 27.3 2.5 2.7 33.3 6.0 27.7 9150 9150   (Y)世別 0.0 2.1 -9.5 -9.3 -9.5 25.4 23.4 15.5 27.3 2.5 2.7 33.3 6.0 27.7 15.6 3.5 1 全数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 数 12-D22 2 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3	<b>住政 3-D22 5-D22 (X)住収 D.(</b>				
# 0.0 0 2.1 -9.5 -9.3 -9.5 26.4 23.6 16.6 27.5 25 33.3 6.0 対抗性質 3 5 1 金銭 10.0 2 6.4 10.3 6.4 26.4 23.6 16.6 27.5 25 33.3 6.0 社員 3 5 1 金銭 10.0 2 6.4 10.3 6.4 10.3 6.4 26.4 23.6 16.6 27.5 25 36.9 10.4 10.1 (σ=1.00) 内法 525.0 社員 3 5 1 金銭 10.0 日本 10.1 (σ=1.00) 内法 525.0 社員 3 5 1 金銭 10.0 日本 10.1 (σ=1.00) 内法 525.0 社員 3 5 1 金銭 10.0 日本 10.1 (σ=1.00) 内法 625.0 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 10.1 日本 1		7 -2.8 8.3	~2.6 20.1 10		Dan 16.1 [a=1.00] 内弦 640.0
新茂社博 3 5 1 金房 0.0 1.3 6.4 26.4 23.6 16.6 27.3 2.5 33.3 6.0 1.3 1.3 1.3 1.3 1.3 1.3 1.3 1.3 1.3 1.3		. h. ce -07	-0.5 25.4 23	1.4→ 15.5 27.3 1	
Qa= 16.1 (σ=1.00) 所法 525.0   Ca= 16.1 (σ=1.00) 所法 625.0   Ca= 16.1 (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ (σ=1.00) ਜੋ				16.6 27.3 l	2,5 33.3 6.0
R.FL-6.FL B 2   1 記付表 725.0   NL= 38.3 dt= 7.0   N5				·	Q4= 16.1 (c=1.00) 内色 625.0
R,FL-6,FL B 2 1  銀材条 725.0   NL   28.3   ct   7.0   NS   NS   MAL   MAS   OL   GE   N9   N9   NB   NL   NE   NL   NE   NL   NS   NS   MAL   MAS   OL   GE   N9   N9   NB   NE   NL   NE   NL   NS   NS   NS   NS   NS   NS   NS	住置 3 5 ! 業数の 任以		*********	*************	****************
DXADY 55 = 55   位置 NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NE NL NL NL NL NL NL NL NL NL NL NL			7.0	·	
性質 3-522 5-522 (4X)性質 0.0 0.0 -1.4 -10.5 -1.4 36.3 17.1 - 12.9 20.8 0.3 3.5 25.6 6.7 性質 3-522 5-522 ( 在質 0.0 0.7 10.9 0.7 38.3 17.0 - 12.5 20.8 0.3 25.6 6.7 10a= 16.1 (σ=1.00) 円送 540.0 10a= 16.1 (σ=1.00) 円送 540.0 10.5 0.0 0 3.0 3.0 3.0 3.0 3.0 3.0 3.0 3.0 3					0. 0. 0. 0. 0. 0. 0. 0. 0. 0. 0. 0. 0. 0
性質 3-522 5-522 1 世費 0.0 0.7 10.9 0.7 38.3 17.0 12.5 20.0   Oa= 15.1 (σ=1.00) 内岩 540.0 7-7 2-513 2-513 1   Oa= 15.1 (σ=1.00) 内岩 540.0 10.5 15.0 15.0 15.0 15.0 15.0 15.0 1		0.0 -1.4 -10.5			0.5
7-7・2-013 2-013 1	477		0.7 38 3 17	7.0→ 12.5 20.0 I	
#150 #150   (Y)性項 0.0 2.1 -11.1 -9.5 -11.1 41.4 25.5- 16.0 30.0   3.0 36.9 6.3 M財性項 3 5   世間 0.0 10.5 10.3 10.5 41.4 25.5- 16.0 30.0   3.0 36.9 6.3			ية .		
財務性項 3 5 1 世際 0.0 10.5 10.3 10.5 41.4 25.0 10.0 10.5 10.5 10.5 10.5 10.5 10.5 1					
	10 12 14 12 C. C	10.5 10.3	10.5 41.4 25	1, 2 16.U 3U, 0 !	
		12-022 柱間 12-022		) =#########################	ニニニングスのおおびななこととととは、これではなるななななななななななななない。

2

3

B B

UNION SYSTEM 751216 PLES- 5-3-55

2

# 5-4. CHLORINATION EQUIPMENT AREA

## CONTENTS

§1 GENERAL	
1.1 OUTLINE OF BUILDING	. !
1.2 APPLICABLE CODES AND STANDARDS	4
1.3 STRUCTURAL MATERIALS TO BE USED AND ALLOWABLE UNIT STRESS	. 4
1.4 LOAD COMBINATION	6
1.5 DESIGN LOAD	7
§2 DESIGN OF SECONDARY MEMBER	
2.1 DESIGN OF BEAM	12
2.2 DESIGN OF SLAB	16
§3 DESIGN OF FOUNDATION	1.7
§4 OUT PUT DATA	2 2
(DESIGN OF MAIN MEMBER)	•

#### §1 GENERAL

#### 1.1 OUTLINE OF BUILDING

1) Name of building
CHLORINATION EQUIPMENT

#### 2) Building dimensions

(1) Building area :  $315 \text{ m}^2$ 

(2) Total floor area :  $315 \text{ m}^2$ 

Ground floor area : 315 m<sup>2</sup>

(3) Maximum building height: 6.9 m

(4) Building volume storey : 2173.5 m<sup>3</sup>

(5) Number of story : 1

## 3) Weight of building

Superstructure : 421.95 t

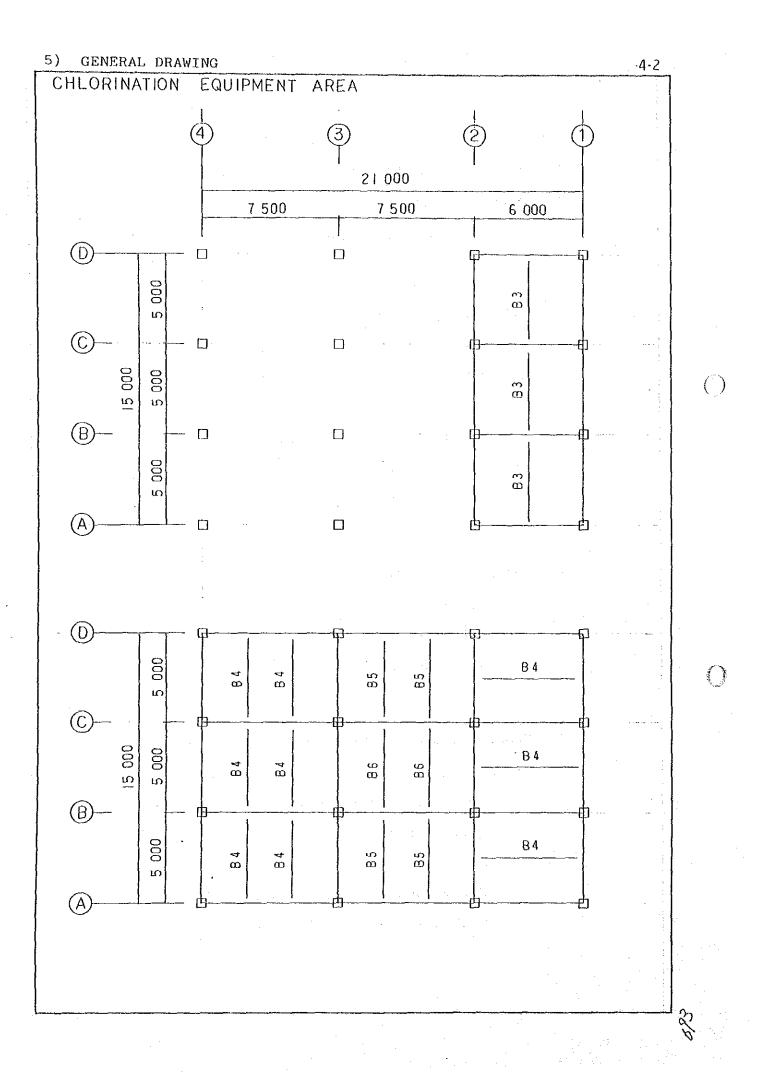
Substructure : 456.81 <sup>t</sup>

Total weight : 878.76 <sup>t</sup>

#### 4) General design conception

Design calculation to be analyzed as rigid frame with taken design rigidity of foundation girder in to considenation.

Stress analysis to be used by Electric computer with stiffness matrix method.



- 1.2 APPLICABLE CODES AND STANDARDS
  - 1) For design and allowable stress of structural materials

Reinforced concrete structure

AIJ : "Standards for calculation of reinforced concrete structures"

Foundation

AIJ : "Standards for structural design of building foundation"

\* AIJ : Architectural Institute of Japan

- 1.3 STRUCTURAL MATERIALS TO BE USED AND ALLOWABLE UNIT STRESS
  - 1) Qualities of materials

Concrete; Comperessive strength of 28 days  $Fc' = 210 \text{ kg/cm}^2$ 

Reinforcement : Deformed reinforcement

ASTM A615 Grade 40

 $fy = 2,812 \text{ kg/cm}^2$ 

2) Physical constants for structural materials Modulus of elasticity

Concrete

210 t/cm<sup>2</sup>

Reinforcement

2100 t/cm<sup>2</sup>

## 3) ALLOWABLE UNIT STRESS

i) Allowable Unit Stress of Concrete (kg/cm²)

T	<del></del>	<del></del>					<del></del>		
	stresses	Permanent Stresses					Temporary	y Stress	ses
		 Compress	Shear	: -	Bond		Compress	shear	Bond
Materials				Α	В	C		dica	LONG
Normal concrete Fc-210	Plain bar Deformed bar	70	7.0		12.6 21.0		Permanent Stresses x 2.0		ses

Remarks A ; Top bar of flexural members

B : Bar, except "Item A", of flexural members

C : Anchors and lap splices

## ii) Allowable Unit Stress of Reinforcing Bars (kg/cm²)

Stresses	Permanent Stresses		Temporary S	Stresses
Materials	Tension Compression	Shear Reinforcement	Tension Compression	shear Reinforcement
Deformed bar ASTM A615 Grade 40	1,870	1,870	2,812	2,812

#### 1.4 LOAD COMBINATION

- 1) Load combination for steel and concrete structure Long term loading
  - i) D.L+L.L+M.L+C.L

#### Short term loading

- i) D.L+L.L+M.L+C.D+W.L
- ii) D.L+L.L+M.L+C.D+S.L

#### where;

D.L ; Dead load

L.L; Live load and over burden load

M.L ; Machine load

C.L ; Crane operation load

C.D.L ; Crane dead load

W.L ; Wind load

S.L ; Seismic load

Į	ROOM NAME OR LOCATION	E 荷 重 】   FIGURE   (mm)	MATERIALS WEIGHT TOT (THICKNESS-mm) (kg/m2) (kg/
	ROOF	CEILING 30 30 120	CONCRETE BLOCK (30) 60   SAND (30) 60   INSULATION (40) 5   ASPHALT (20) 30   CONCRETE SLAB (120) 288   CEILING 15   458 — 46
	1F FLOOR MACHINE ROOM	130	MORTAR (30) 60 CONCRETE SLAB (150) 360 420 — 42
-			
	CONCRETE BLOCK WALL	2 5 2 15	C.B (150) 200 MORTAR EXT (25) 50 INT (25) 50 300 →30
	PARAPET	E00	CONCRETE (200) 288  ASPHALT W/PROOFING (20) 14  MORTAR (55) 66  368 —37

DEAD LOA	D (2)			
固定荷慧				
OOM NAME   LOCATION	FIGURE (mm)	MATERIALS (THICKNESS-mm)	WEIGHT  (kg/m2)	TOTAL (kg/m2)
	U//U	CONCRETE (150)	360	
CONCRETE		EXT (25)	50 50	
150	1 (50 j. 25 85		460	<u>→ 4</u> 60
	, N /// N	CONCRETE (180)	432	
CONCRETE WALL		MORTAR EXT (25) INT (25)		
180	11 180 11		532	535
	25 15	C.B (150	200	<u> </u>
CONCRETE		MORTAR EXT (25 INT (25	) 50	
BLOCK WALL		1111 (25)	300	→300
	150     25    25			
	·			İ
		CONCRETE (200 ASPHALT	288	
PARAPET	600	W/PROOFING (20 MORTAR (55	) 14 ) 66	
	2 H 150 H		368	370
İ	45' 30			
				-

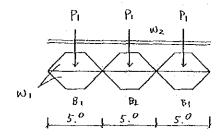
Ì			7.1		490	770					Ĭ				_								Ī	1	Ī	1	Ī		1		Ī	1		Ī		Ī	7
	OVO	E O	13	-						_		-			_		_	-		<u>.                                    </u>		-		+	$\dashv$	_		1	$\dashv$	-		_  	_		+	-	_
	1 H L	SEISMIC SEISMIC	PH		30:	350:																• •															
	PIPE HANGER LOAD TOTAL FLOOR LOAD	S	1	· 1:	1 1		FI			,																											
	AL AL	10 L	D.	ı	4603	420																						-									
	TOT	UND.	TC		520	770											.								.							Ì					
		Et O	PHT IL																							-	ĺ									Ì	
	TL	MM	LL.		90:	350:		•••	••••								•••		•••	•••			***					•••	•••		•••		•••		-		
		2010	DE : LE		460;	420:		**;	••••								•••						]										•••			. <u>]</u> 	
) .	LOAD LOAD		TL	+	520	770	, ,	) i					_ ]					<u> </u>	1			2		_	-	_ ]		-	<u> </u>	]	.,	<u> </u> 	<u> </u> 	_	1	<u> </u>	-
	DEAD		$\vdash$		<u> 2</u>	1							_ }										<u> </u>	1			_					-		_	1	<u> </u>	-
1	1 1	EAM	LL PHL		90				 					·						•																	
		m	LL			350												a	•																		
·	. DC		DL		460:	420						·																									
	NOTE		TL		520	770	2																								:						
		되고	111			j												-																	1		
	· 	GIRD	LL PIIL		90:	150	:  					•••			•••	•••		•													•		•••				
,			חמ		460	420:	+				•••		.,.	•••									٠٠.						 				 				
, and a		+		1	520-4			- 	<u>                                      </u>							<u> </u> 			<u>                                     </u>	 										<u> </u> 	<u> </u> 		 		1		
. ;		1 2	H		╂┷┼	<del>{.</del>	┼	-	- 		ļ									_		 		<u> </u>							<u>.                                    </u>					-	
		STAB	7 1		09 : 60	420: 500					:					, 				ļ	ļ							ļ			ļ						
. : [	i 1		DI		460	(2)	1																														
								-																			-										
			,																																		
	QVO	ス マン マン	****																																		
	J. H.	NO.			ROOF							ij.																									
	FLOC	[設計]] K 可证	•		RO	1		. (*) 			1							e sil s s																			
		1.	- 1		<u>                                     </u>	1	1	_	_	<u> </u>		_			1_	<u> </u>	1	<u> </u>		_	_			_			<u> </u>	_	1_			<u> </u>					
ì		11.00	Ś																:			· .															

<u>[柱,大梁</u> FIGURE	NAME	FLOOR	SIZE B	重計算] (mm) : D	W (t	/m) FINISH	Σ W (t/m)	REMARKS
	COLUMN		.500	500	0.60	0.20	0.80	1
	GIRDER		350	600	0.50		0.50	
В			350	700	0.59		0.59	
İ	, 44							
ICKNESS OF NISHING	FOUNDA	! 1	350	700	0.59		0.59	
t = 25 mm	GIRDER		350	900	0.76		0.76	
IT WEIGHT OF NISHING	İ							
w = t/m3	BEAM		300	500	0.36		0.36	
			350	600	0.50		0.50	
	Ì							. :
•	<u> </u>			<u> </u>				
	1							
	! !			<u> </u>				
				<u>:</u>				
				•				
•								
	!							

		· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·				<del></del>		SHE	ET 4-	-1 1 O K	
1											
						,					l
SEISMIC				-							
【地震荷	重 ]										
ITEM		}			CA	LCULA	NOLL				
<u> </u>		<u>į                                    </u>									
ZONE FACTOR (	Z)	ì				Z = 1	.0	*			
		ļ									
STANDARD SHEA	R	)									
COEFFICIENT (	Co)	į				Co =	0.1				
:			· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·			_ :					
:		]						-			
GROUND CONDIT	ION (Tc)					Tc =	0.6				
<del></del>								····			
: :	Hard	<u> </u>				Tc. =					
	Medium	<u> </u>				Tc =		<b>6</b>	<u> </u>		
·	Soft					Tc ≃	0.8				
DIRECTION		]	X D	IRECT	NOI	,	}	YD	IRECT	ION	
11 		<u> </u>	-			}}					}
NATURAL PERIO	D						1				···
OF BUILDING				$T \approx 0$	. 136		}		T = 0	.136	
(T)	• .						}			•	
Heigh h=	m	Leng	th of	Span	D=	. ענ	Leng	th of	Span	D≃	m
$T=\{0.01*\alpha$	+0.02)*h	= 0.1	36				= 0.1				
T=0.05*h/4	/ D		×,		.,		=			•	
T=h/70	₹ <del>.</del>	==			• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •		<b>(</b> := · · · · ·			••••••	•••••
CHARACTERISTIC	CS. OF						<del> </del>				
VIBRATION OF			Rt =	1-10				Rt =	1.0		
THE BUILDING	(Rt)		11.				{	11.0	1.0		
	<u> </u>		T	Ι .	Rt		<del>                                     </del>	i T	i	Rt	
Rt=1				= 1.(				<del> </del>	= 1.0		
***************************************	* * * * * * * * * * * * * * * * * * * *	Тc		ļ	-		Tc	ļ <u>.</u>	· · · · · · · · · · · · · · ·	······	
Rt=1-0.2*(T/T	c-1) 2			=					=		
**************************************		2*Tc		 			2*Tc	{			• • • • • • • • •
Rt=1.6*Tc/T				·······   ≈	:	• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •			=	••••••	
<del></del>		<del></del>	·	·			<b> </b>		·		
2*T/	(1+3*T)	= 0.	193				= 0.	193			
<u> </u>							Į				
SEISMIC LOAD					-	·	i		-	<del></del>	
FOR EACH FLOOR	R		1	-			]				
(Qi)						100	l			;	e de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de la companya de l
	STORY		αi	Ai	Ci	Qi	Wi	αi	ΙΑi	Ci	Qi
	2 .					22.77	1198 02	0.570			22 77
: '	<del></del>	346.83			10.1	34 68	346.83	1.0	11.0	0.1	34.68
	<del></del>	J.U.	· · ·	<u> y</u>	<del> </del>	<u>, y , , , , y</u>	<u>                                     </u>	1	<del> </del>	<u> </u>	<u>, v , , , , , , , , , , , , , , , , , ,</u>
:				<del> </del>	<del> </del>	<del>                                     </del>	1		<del>                                     </del>	<del> </del>	i
				<del>                                     </del>	<del> </del>	<del> </del>		<del>                                     </del>	<u> </u>	<del> </del>	<del>.</del>
			<u> </u>	<u> </u>		<del> </del>	<u></u>	<del> </del>	1	<u> </u>	<u></u>
			<u></u>	<del> </del>	<u> </u>	1 -	<del> </del>	<u>.                                    </u>	<del></del>	<del> </del>	<del> </del> -
				!	<del> </del>	<del>                                     </del>	-	<del></del>	-	<del> </del>	<del> </del>
		:		i	<del> </del> -	<del>                                     </del>	<del></del>	<del> </del>	<del>                                     </del>	<del></del>	<u>:</u>
	~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~			<del> </del>	<del> </del>		1	<del></del>	<del></del> -	╁	<u></u>
NOTE: a	RATIO	क न्न	इट. इस	TGHT	OF WH	TCH S	TRUCT	URF T	5 577	EJ.	<u></u>
:	AGAIN						-11001	J1122 I	J J 1		
~ .	= Wi/ΣW		ـ ال		بالمرسدية .				•		٠
	= 1 + (1)			. 31*0	*\\'/1	<b>⊤</b> 3*	ጥ \		•		
	- 1 - (1 = Z*Rt*A		_ a		/ ( -	. 3	* /				
	L ILL. P.	<u>, UU</u>	<u> </u>				<del></del>		<del></del>		<u>·</u>

()

## 2.1 DESIGN OF BEAM



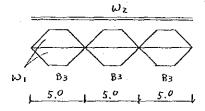
$$\begin{array}{c}
2.5/2 \\
2.5/2
\end{array}$$

3,19 6,37 5,31 5,59 5,06

$$\omega_z = 0.46 \text{ fm}$$
  $P_1 = (2.0 + 0.6) \times 1.1 + 0.1 \times 2.5 = 3.11 \text{ t}$ 

$$\begin{pmatrix} C = 5.31 \\ M_0 - 9.04 \\ Q = 5.14 \end{pmatrix}$$

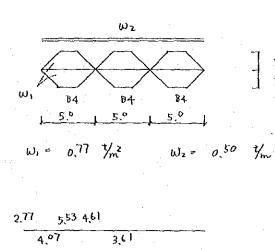
(4.50) (5.78) (5.14)



$$W_1 = 0.52 \, t/m^2$$

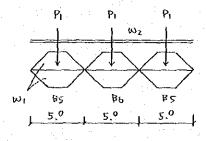
$$W_2 = 0.36 \text{ t/m}$$

$$\begin{pmatrix}
C = 3.50 \\
M_0 = 5.41 \\
O = 3.62
\end{pmatrix}$$



$$\begin{pmatrix} C = 4.61 \\ M_0 = 7.07 \\ Q = 4.85 \end{pmatrix}$$

(4.30) (5.40) (4.85)

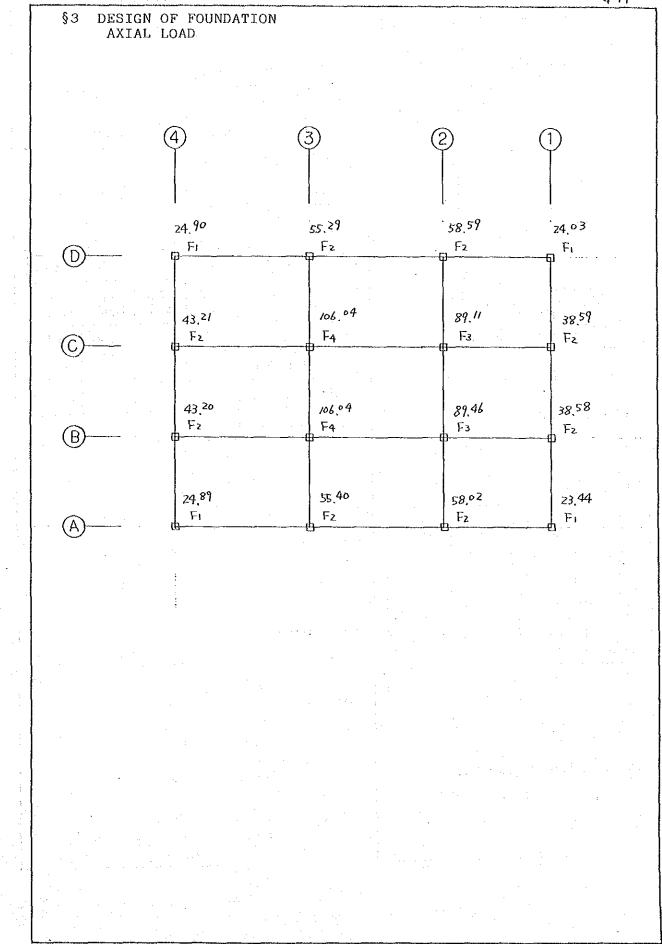


$$\begin{pmatrix}
C = 9.36 \\
M_0 = 16.57 \\
Q = 8.65
\end{pmatrix}$$

		<del></del>		HEET 4140F
DICIS	ION OF BEAM SEC	TION ( )		
	の断面算定1		•	
NUMBER	B 1	B 2	. B3	B 4
LOCATION	E C E	E C E	E C E	E C E
b x D (cm)	30 × 50	30 × 50	30 x 50	35 × 60
d [j] (cm)	43 ( 37.63 )	43 (37.63)	43 (37,63)	$\frac{1}{53}$ $\frac{53}{46.38}$
bxd^2(cm3)	55 4 70	55470	55470	98315
M (tm) U	3.19 : 6.37	5.31	2.10 : 4.20	2,77 : 5,53
Ţ	: 5 59 :	5.06	3,14	4,07
Q (t)	4.50 5.78	5,14	3.20 4.04	
$C=M/(bxd^2)$		957 912	· <del></del>	
(kg/cm2)	5,70	9.07	3.79 5.66 7.57	2.87 4.14 5.67
Pt (%)				
at (cm2)		7.55	2.98 : 5.97	3.19 : 6.38
	7.94	7,19	4.46	4.69
ψ (cm)	10.97	i 076		
	10,**	1	7,67	8,31
n				
min at(cm2)				
Q/bj.	5.12	4,55	3.59	3,33
Pw (%)	0,20	0,20	0,20	0.20
STIRRUP	D #3 @ 200	<u>П</u> #3 ® 200	□ #3 <b>@</b> 200	
	5-46:2-46:5-46		5- #6:2- #6:5- #6	3- #6:2- #6:3-#6
[L	2-46:3-46:2.46	Z-116:3-46:	12-46:3 46:2-46	2-#6:3-#6:2-#6
	11° 11 : 11° 11 : 11° 11		116,41:11, 41:16,41	
RE-BAR				
ARRANGEMENT				
}				
	,D WIDTH, D			
		ETWEEN TENSILE	RE-BAR AND COMP	RESSION END
	(7/8) x d	. *		· [
	,L UPPER SI			· 1
	,Q BENDING			
	t TENSILE R			
	t SECTION A			
			OF MAIN RE-BAR;	= Q/faj
	a ALLOWABLE			
	REQUIRED N			
	w STIRRUP R			
. a			OF STIRRUP (cm2	), PITCH OF
	STIRRUP	(cm)		: 1
	•			
<u> </u>				
1		•	5	
1			· ·	}
	<del></del>	<del> </del>		
MAIN		,		D10   D13   D13
BAR 2	3.98 5.74 7.74			@150, @200, @150
at 3	5.97 8.6111.61			0.3160.4230.564
(cm2) 4	7.9811.4815.48	<del></del>		0.2700.3630.484
5	9,9514.3519.35	25.3532.10	40   -	0.2370.3180.423
6	11.9417.2223.22	30.4238.52	45 -	0.2100.2820.376
7	13.9320.0927.09	35.4944.94	50   -	- 0.2540.339

		•		•
·				SHEET 4-150F
		<del> </del>		011111 4-1001
DTCTS	ION OF BEAM SEC	ו א מסדדי	# -	
[小梁 6	の断面算定し			
NUMBER	B 5	B 6	.1	
LOCATION	E C E	E C E	E C	E i E : C : E
b x D (cm)   d [j] (cm)	35 × 60 53 (46.38)	35 × 60 53 (46.38)		
bxd^2(cm3) i	98315	98315	<u> </u>	
M (tm) U	5,62	9.36		
<u> </u>	: 10,49 :	9,55		
Q (t)	7,53 : 9,77	8.65		
C=M/(bxd^2) (kg/cm2)	5,72 10.67 11.42	9,52 9,71		
Pt (%)				
at (cm2)	6.48 12.09 12.95	13,32		
ψ (cm)	15.05	13,32		
n				
min at(cm2)	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·		<del> </del>	
Q/bj.	6.02	2 33		
Pw (%)	0,20	0.20		
STIRRUP U	D #3 @ 200 3-#6:3-#6:5-#6	[	<u> </u>	
	2-46:5-46:3-46			
RE-BAR ARRANGEMENT				
	,D WIDTH, D		1	
ď	DISTANCE E	ETWEEN TENSILE	RE-BAR AND	COMPRESSION END
	(7/8) x d ,L UPPER SI			
		MOMENT, SHEAR E	FORCE	
	t TENSILE R	D DAN DANTO -		
Į Pt				
Pt at	t SECTION A	REA OF TENSILE	RE-BAR	NP. ~ 0/foi
Pt at 少	t SECTION A	REA OF TENSILE CIRCUMFERENCE C	RE-BAR OF MAIN RE-B	AR; = Q/faj
Pt at \$\psi\$ fa n	t SECTION A REQUIRED ALLOWABLE REQUIRED N	REA OF TENSILE CIRCUMFERENCE C BOND STRESS (t UMBER OF MAIN F	RE-BAR OF MAIN RE-B /cm2) RE-BAR	AR; = Q/faj
Pt at \$\psi\$ fa n Pv	t SECTION A REQUIRED a ALLOWABLE REQUIRED N w STIRRUP R	REA OF TENSILE CIRCUMFERENCE O BOND STRESS (t UMBER OF MAIN F ATIO; = aw/(bxX	RE-BAR  F MAIN RE-B  (cm2)  RE-BAR  ()	
Pt at \$\psi\$ fa n Pv	t SECTION A REQUIRED ALLOWABLE REQUIRED N W STIRRUP R W,X SECTION	REA OF TENSILE CIRCUMFERENCE OF BOND STRESS (to UMBER OF MAIN F ATIO; = aw/(bxX) AREA OF A SET	RE-BAR  F MAIN RE-B  (cm2)  RE-BAR  ()	AR; = Q/faj (cm2), PITCH OF
Pt at \$\psi\$ fa n Pv	t SECTION A REQUIRED a ALLOWABLE REQUIRED N w STIRRUP R	REA OF TENSILE CIRCUMFERENCE OF BOND STRESS (to UMBER OF MAIN F ATIO; = aw/(bxX) AREA OF A SET	RE-BAR  F MAIN RE-B  (cm2)  RE-BAR  ()	
Pt at \$\psi\$ fa n Pv	t SECTION A REQUIRED ALLOWABLE REQUIRED N W STIRRUP R W,X SECTION	REA OF TENSILE CIRCUMFERENCE OF BOND STRESS (to UMBER OF MAIN F ATIO; = aw/(bxX) AREA OF A SET	RE-BAR  F MAIN RE-B  (cm2)  RE-BAR  ()	
Pt at \$\psi\$ fa n Pv	t SECTION A REQUIRED ALLOWABLE REQUIRED N W STIRRUP R W,X SECTION	REA OF TENSILE CIRCUMFERENCE OF BOND STRESS (to UMBER OF MAIN F ATIO; = aw/(bxX) AREA OF A SET	RE-BAR  F MAIN RE-B  (cm2)  RE-BAR  ()	
Pt at \$\psi\$ fa n Pv	t SECTION A REQUIRED ALLOWABLE REQUIRED N W STIRRUP R W,X SECTION	REA OF TENSILE CIRCUMFERENCE OF BOND STRESS (to UMBER OF MAIN F ATIO; = aw/(bxX) AREA OF A SET	RE-BAR  F MAIN RE-B  (cm2)  RE-BAR  ()	
Pt at \$\psi\$ fa n Pv av	t SECTION A REQUIRED ALLOWABLE REQUIRED N W STIRRUP R W,X SECTION STIRRUP	REA OF TENSILE CIRCUMFERENCE OF BOND STRESS (to UMBER OF MAIN F ATIO; = aw/(bxX) AREA OF A SET (cm)	RE-BAR OF MAIN RE-B (/cm2) RE-BAR () OF STIRRUP	(cm2), PITCH OF
Pt at the state of	t SECTION A REQUIRED ALLOWABLE REQUIRED N W STIRRUP R W,X SECTION STIRRUP	REA OF TENSILE CIRCUMFERENCE C BOND STRESS (t UMBER OF MAIN F ATIO; = aw/(bxX AREA OF A SET (cm)	RE-BAR OF MAIN RE-B E/cm2) RE-BAR () OF STIRRUP	(cm2), PITCH OF
Pt at at y fa n Pv av av Av Av Av Av Av Av Av Av Av Av Av Av Av	t SECTION A REQUIRED REQUIRED N STIRRUP R N,X SECTION STIRRUP D16   D19   D22 3.98 5.74 7.74 5.97 8.6111.61	REA OF TENSILE CIRCUMFERENCE C BOND STRESS (t UMBER OF MAIN F ATIO; = aw/(bx) AREA OF A SET (cm)  D25 D29 ST1 10.1412.84 15.2119.26	RE-BAR OF MAIN RE-B (Cm2) RE-BAR () OF STIRRUP RRUP Pw 30 0	(cm2), PITCH OF  D10   D10   D13   D13  @200 @150 @200 @15 .2370.3160.4230.56
MAIN BAR 2 at 3 (cm2) 4	D16   D19   D22 3.98   5.74   7.74 5.97   8.6111.61	REA OF TENSILE CIRCUMFERENCE C BOND STRESS (t UMBER OF MAIN F ATIO; = aw/(bx) AREA OF A SET (cm)  D25 D29 ST1 10.1412.84 15.2119.26 20.2825.68	RE-BAR OF MAIN RE-B (/cm2) RE-BAR () OF STIRRUP  RRUP PW 30 0 (%) 35 0	(cm2), PITCH OF  D10   D10   D13   D13   0200
Pt at φ fa fa fa fa fa fa fa fa fa fa fa fa fa	t SECTION A REQUIRED REQUIRED N STIRRUP R N,X SECTION STIRRUP D16   D19   D22 3.98 5.74 7.74 5.97 8.6111.61	REA OF TENSILE CIRCUMFERENCE C BOND STRESS (t UMBER OF MAIN F ATIO; = aw/(bx) AREA OF A SET (cm)  D25 D29 ST1 10.1412.84 15.2119.26 20.2825.68 25.3532.10	RE-BAR OF MAIN RE-B (Cm2) RE-BAR () OF STIRRUP RRUP Pw 30 0	(cm2), PITCH OF  D10   D10   D13   D13  @200 @150 @200 @15 .2370.3160.4230.56

CALCUI	TYLION SHI	EET (SLAB)	•		4-16
SIGN	Annual Control of the		)	Annak W., Littles & popylor-in an	
DIRECTION	SHO	ORT	<del></del>	LONG	
POSITION	END	CENTER	END		CENTER
£ (m)		3.0		5.0	
λ	<del></del>	.67		1,67	
ια	0.080	0.050	0.057		0.028
w (t/ m')	<del></del>	+ 0.202 = 0.49		0.49	
)) (t.m)	0.35	0.22	0.25		0.12
t (cm)		2		12	
d (cmi)	<del> </del>	9	<u> </u>	8	
at (cd)	2.22	1,40	1,79	<del></del>	0.86
REINFORCED CONCRETE	#3, #4 @ Zoo	#3 @ 200	#3 <b>@</b> 200		#3 @ 200
REMARK		•			**************************************
			÷ '		
SIGN			<u> </u>		
DIRECTION	SH	ORT	<del></del>	LONG	······································
POSITION	END	CENTER	END	<del></del>	CENTER
l (m)	<del></del>	5		6.0	<del></del>
λ	<del> </del>	.4		2.4	
α	0.084	0.054	0.057	1	0.028
₩ (t/ m²)		+0.50 = 0.86		0.86	
M (i.m)	0,45	0,29	0.31		0.15
t (cm)	1	15		15	<del></del>
d (cm)	·	12.			· .
ai (cn/)	2.14	1,38	1.61		0.78
REINFORCED CONCRETE	#3,#4@200		#3 @ 200		#3 @ 20
REHARK					



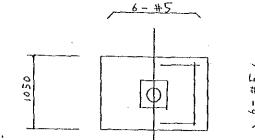
 $\bigcirc$ 

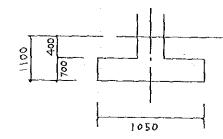
## DESIGN OF FOUNDATION

(6 - #4)

FI

## OUTLINE OF FOUNDATION





Poundation weight

#### LOADING

	N (t)	Hx (t)	Hy (t)
D.L	24.90		
L.L	1		
S.Lx			1
S.Ly			
W.Lx			
W. Ly			

Stress at bottom of foundation

$$N = 24.90 + 2.43 = 27.33 t$$

#### CHECK OF BEARING PRESSURE

Check of Pile Reaction

$$p_1 = 27.33$$
 Ypile

< 35 1/Pile

### DESIGN OF FOOTING

Factored	Load		Pile R	eaction
Load case	ΣN (t)	Σμ (t,m)	P1 (t/n)	P1' (t/n)
D.L+ L.L	24.90		27.33	24.90
D.L+ L.L+W.L				
D.L+ L.L+S.L				·
D.L+ W.L				

#### Stress

## Reinforcement

$$D = cm, \quad d = cm, \quad j = 7/8d = cm$$

$$nec At = \frac{MF}{ft \cdot j} =$$

$$\phi = \frac{0}{fa \cdot j} =$$

$$\tau = \frac{\mathbf{b} \cdot \mathbf{j}}{\mathbf{b} \cdot \mathbf{j}}$$

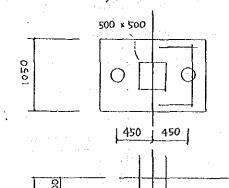
#### DESIGN OF FOUNDATION

Fz.

#### OUTLINE OF FOUNDATION



(#4@200) #5@200



Foundation weight

$$Nf = 2.0 \times 1.05 \times 1.95 \times 1.3 = 5.32$$

1950

#### LOADING

	N (t)	Hx (t)	Hy (t)
D.L	7 58.59		
L.L	1		
S.Lx			
S.Ly	7. 4 7		
W.Lx			
W.Ly			

Stress at bottom of foundation

$$N = 58.59 + 5.32 = 63.91$$

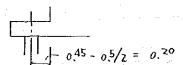
#### CHECK OF BEARING PRESSURE

Check of Pile Reaction

$$P_1 = 63.91 / 2 = 31.96$$
  $\%_{Pile} < 35$   $\%_{Pile}$   
 $P_1' = 58.59 / 2 = 29.30$   $\%_{Pile}$ 

## DESIGN OF FOOTING

Factored	Load		Pile R	leaction
Load case	ΣN (t)	ΣM (t,m)	Pl (t/n)	P1' (t/n)
D.L+ L.L	58.59		31.96	29.30
D.L+ L.L+W.L				
D.L+ L.L+S.L				
D.L+ W.L				



Stress

Reinforcement

$$D = 70$$
 cm,  $d = 55$  cm,  $j = 7/8d = 48$ . cm

nec At = 
$$\frac{MF}{ft \cdot j} = 6.51 \text{ cm}^{2}$$

$$\phi = \frac{Q}{fa \cdot j} = 29.01 \text{ cm}$$

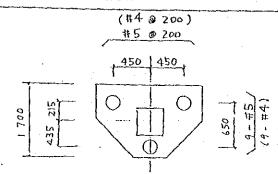
$$0 = \frac{Q}{fa \cdot j} = 29.01 \text{ cm}$$

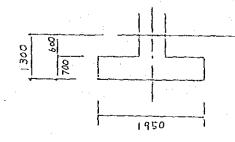
$$\tau = \frac{0}{b \cdot j} = 5.80 \text{ kg/cm}^2 < 7.0 \text{ kg/cm}^2$$

## DESIGN OF . FOUNDATION

<del>-3</del>

#### OUTLINE OF FOUNDATION





Foundation weight

#### LOADING

	k (t)	Hx (i)	liy (t)
D.L	89.46		
L.L	/	-	
S. Lx		<del></del>	
S.Ly		-	,
W. Lx	Ì		
W. Ly			

Stress at bottom of foundation

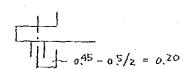
#### CHECK OF BEARING PRESSURE

Check of Pile Reaction

$$P_1 = 98.08/3 = 32.69$$
  $\frac{1}{\text{Pile}}$  < 35  $\frac{1}{\text{Pile}}$   
 $P_1' = 89.46/3 = 29.82$   $\frac{1}{\text{Pile}}$ 

DESIGN OF FOOTING

Factored Load		Pile Reaction		
Load case	Σ); (t)	Σ7i (t, m)	P) (t/n)	(1/n)
D.L÷ L.L	89.46		32.69	29.82
D.L+ L.L+W.L				
D.L + L.L+S.L				
D.L + W.L				



Stress

$$\int_{-\infty}^{\infty} QF = 29.82 t$$

$$\int_{-\infty}^{\infty} MF = 29.82 \times 0.2 = 5.96 tm$$

Reinforcement .

$$D = 70 \text{ cm}, \quad \delta = 55 \text{ cm}, \quad j = 7/86 = 48.1 \text{ cm}$$

$$\text{nec At} = \frac{\text{MF}}{\text{ft} \cdot j} = 6.63 \text{ cm}^2$$

$$\phi = \frac{c}{\text{fa} \cdot j} = 29.52 \text{ cm}$$

$$5\text{PAN} = 1.3 \text{ m}$$

$$7 - #5$$

$$0 = 14.0 \text{ cm}^2$$

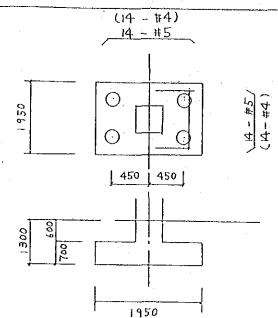
$$\phi = 35.0 \text{ cm}$$

$$\frac{c}{\text{fa} \cdot j} = 4.77 \text{ kg/cm}^2 < 7.0 \text{ kg/cm}^2$$

## DESIGN OF FOUNDATION

1-1

## OUTLINE OF FOUNDATION



Foundation weight

$$Mf = 2.0 \times 1.95 \times 1.95 \times 1.3 = 9.89$$
 t

#### LOADING

	N (t)	Hx (t)	Hy (t)
D.L	106.04		-
<b>L.L</b>	1)		
S.Lx			
S.Ly			
W.Lx			
W. Ly		<del></del>	

Stress at bottom of foundation

$$k = 106,04 + 9.89 = 115.93$$

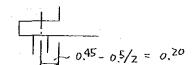
### CHECK OF BEARING PRESSURE

Check of Pile Reaction

$$P_1 = 115.93 / 4 = 28.98$$
  $\frac{1}{1}$   $\frac{1}{1$ 

DESIGN OF FOOTING

Factored Load			Pile Reaction	
Load case	Σ N (t)	ΣM (t,m)	P] (t/n)	P1' (t/n)
D.L+ L.L	106.04		28,98	26.51
D.L+ L.L+W.L				
D.L+ L.L+S.L				·
D.L+ W.L				



Stress

$$QF = 26.51 \times 2 = 53.02 \text{ t}$$

$$MF = 53.02 \times 0.2 = 10.60 \text{ tm}$$

Reinforcement `

$$D = 70 \text{ cm}, \quad d = 55 \text{ cm}, \quad j = 7/8d = 48.1 \text{ cm}$$

$$\text{nec At} = \frac{MF}{\text{ft} \cdot j} = 11.78 \text{ cm}^2$$

$$\phi = \frac{Q}{\text{fa} \cdot j} = 52.49 \text{ cm}$$

$$Q$$

$$7 = \frac{9}{b \cdot j} = 5.65 \text{ kg/cm}^2 < 7.0 \text{ kg/cm}^2$$

(CHEORINATION EQUIPMENT GREA)

\* \* \* Super Build / SS1 \* \* \*

[1]入力データにします ( INPUT LIST )

工 本 名; UEST UHARF THERMAL POWER PLANT PROJECT 统 统: CHLORINATION EQUIPMENT REEA 付: 1565.06.05 统 第 表: 1.0 UNION SYSTEM 751216 PAGE- 5-4-23

```
建物形状 :又方向 3 スパン、 Y方の 3 スパン。
                                                             全路数 2 階。
        主体構造 :RC造
                    **更连用股本[m] ** *精连用股本[m] **
R.F. -1FL 1:900 R.F. -1FL 1:900
1FL -G.FL 4:700 1FL -G.FL 5:150
       1.2 コントロールデータ
        ・芭蛙力での生・型の自動は、溶高の中央で上下降に分配する。
・臭CM o Q 夏辺時、型の取り扱い方法(機準)は、下の場にすべて負担する。
・計算法中の丸砂単位 10 以
・前力型の制定法(複数局口部の取り扱い)は、包株局口とする。
        R.F 1FL G.FL
・各層標準スラブ厚 12.0 12.0 13.0
1.3 法物特殊形状
        指定なし
                                                      (CHEORINATION EQUIPMENT AREA)
                                                                                                                           ENION SYSTEM 751216 PAGE- 5-4-24
 * * * Super Build / SSI * * *
1.4 使用材料
                          精造形式
                                       # 1
  (2) 统 巨
                                                                                                      /~ 主部 (性) せんぎ -/
発別 在 推然 在
                                                                              - せん哲
種別Y
                                                                   (数) ---
程形X
                                               --- 主版
發展Y (
                                       雅默X
                                                       ξX
                                                            径的
                                                                                      €Χ
                                                                                            ŒΥ
                          核造形式
              烃(尼)
                                                                                                              22
22
                                                                                                                      SDE0
SDE0
                                        < 長期 >
圧・引 せん筋
                                 # SI
            け容応力度 (xz/d)
                                 5530
                                         1970 1870
                                                            2812 2812
1.5 存 章
 (2) # E
                                                   往 (標準任上状駅: 四面仕上)
            袋 (提進仕上状態:西側仕上)
                                                           位上
                                                   쨺
             歷
(3) 地質力計算用データ
                                                              程展せん記力係数 (一次設計月) X方向: 0.20
Y方向: (0.20
を使せん配力係数 (係有部力月) : 1.00
地震層せん認力係数の最小属 (Ci-ain) : 0.05
                                                                                                             地型理別によるTc: 0.60 抄
P、日曜の水早荒屋: 0.50
一次国有周期(T):目的計算
           地域係数(Z): 1.00
用液係数(1): 1.00
強度低抗型の連続物にするための係数(Sp): 1.00
(4) 社会層せん終力係数 C3 の直接入力 (指定箇所のみ)

/-- 一次於計局 --/

発 X方向 Y方向
                     0.115
0.100
```

```
** * Super Build / SS1 ***
                                   (CHLORINATION EQUIPMENT AREA)
                                                                                     UNION SYSTEM 351216 PIGE- 5-4-25
1.6 枢村形状量址
(1) 😫 (a)
(2) 柱 [四]
        Νo
         1
2 15.0 100
(4) 馬口 (元)
       No 馬口数
(6) 亦梁 【四】[ks/m]
                       单位重量
(7) 尿 (小梨なし) [14/8]
       No スラブ用 ラーメン肩
* * * Super Build / SS1 * * *.
                                    [CHLORINATION EQUIPMENT AREA]
              ベスパンで 「一」の数値は、比を表します。>
                            东.
东.
                                スパン 小祭物 原物
                                                                  スパン 小祭局 原稿
                                                 スパン 小祭ね 床板
                                                 250.0
                                                 250.0
```

(CHLORINATION EQUIPMENT AREA)

UNION SYSTEM 751215 PAGE- 5-4-27

(契形状、仕上状態 G 、 色形状、仕上状態 C 、 床形状 S 、 生形状、周素伝達 U 間口 、 \* はスリット位置 、 \* は支点位置を終す。) 1.7 形状配置 <R.F M2 2 P2> 1.06 1.00 1.00 1.00 1018 1.00 D 1. QÇ 1.03 1015 1.00 1.00 2.00 1.00 1015 2.06 1.0C 1.03 1. OC 1.05 2.00 1015 1.00 1.0C 3 1 🖺 > <1FL 層 1.03 D=- 1.04-1.05 1.05 1.05 1.05 1.05 1.05 1.05 1.05 1.05 1.05 1.05 1.05 1.05 D 0 1.00 0 1.00 1.00 1.03 1.00 0 1.00 0 1.00 1 1.05 1.09 1025 .00 1.00 2

• • • Super Build / SS1 • • •

(CHECKINATION EQUIPMENT AREA)

UNION SYSTEM 751216 PAGE- 5-4-28

<G.FLÆ> 1 2. 06 2.06 1043 1035 2,03 1035 3.03 3. 05 3.03 2.06 1045 1035 2.03 1035 3.06 3.09 3.03 2.03 1033 2.06 1045 2.06 1039 2.03 2.05 2 1

\* \* \* Super Build / SS1 \* \* \*

15/5

```
(CHLORINATION EDUIPMENT AREA)
                                                                             UNION SYSTEM 751216 PAGE- 5-4-29
1.8 特殊密度及び補正データ
 (1) 经特环商业登社
        Νo
                      比(絶/ラ〉 各パラメータ(百進項) P { t } 、M [ t m ] 、W ( t/m ) . ( ) 内は花栽 ( m or 比 ) ~ の時は右からの長さ、
 (2) 染特尿丙重配置 (大燥)
                                               /-- A 付表商業的 o -- /
                            103
102
104
1
                       101
102
104
1
 (3) 桑特殊商金配置 (小袋)
                     XĦ
                         ХE
                              YI
                                   Υŧŧ
                                          小祭80 荷煮80
                                                     小菜稻 荷蕉花
                                 (CHLORINATION EQUIPMENT AREA)
1.9 隔性·成力
(1) 吃力解析·钢铁計算条件
 1) 間性条件 (RC・5RC部材)
```

(5) 紅豆柱の指定

2) 吃力条件

1.せん断による変形 2.性能力による変形 3.支点の状態

> No 周 暦 ブレーム フレーム 総 联 1 1 3 101 102 1 4

: 考慮しない : 鉛直・水平荷重時共考度する。 : ピン

UNION SYSTEM 751316 PAGE- 5-4-31

```
[CHLORINATION EQUIPMENT BREA]
** * Super Build / SS1 ***
1.10 BEER
 ()) 斯亚瓦里桑什
  1) 共进项目
   21-RC新枝
    (2) 鉄鉄重心位置
    药药重心位置 【α】
                                       柱
                                 F
             又方向2-袋-/7方向
                                                                                       MATON SARAEN 18:3:9 MCS- 2-4-35
                                       [CHLORINATION EQUIPMENT REEA]
  *** Super Build / SS1 ***
   (d) 东西·亚青 (全维·望葉)
    1)投表音をは 【本】【云】【云】【云】( ニュ・の時、本数 ニューニュ の時、本数・登 ニューニュ の時、新面後 >
                                          ピッチ
                               スタラップ
          N o
                   上准
                         下堤
                                           100
100
100
200
200
           6
7
2
10
                                           200
200
200
200
200
200
           11
12
13
14
15
                                           200
200
200
200
200
200
           15
17
18
19
20
           21
22
23
24
25
25
           25
27
28
29
```

##. ## の時、質面様 >

2

150

フーアX

く ニニ の時、本数 ニニーニニ の時、本数・征

全扩放

主弦Y

3

製造(c1)X 製造(c1)Y

4

2)柱於胚盤社 【本】【如】(成)

No

	www Super Bui	19/881	• • •		(CHLORI)	MT10H EDU	JIPMENT	AREA)			twion syste	n 751216	PAGE- 5-4-30
	3)原典拉尼亚						/ E	。 2.4.1.2.日共	/				
	N 0 1	A2 3	及 フレー・3 4	ム フレーム	#1 101	162	` #a	中央	ಕ¤ 5				
	23 4 S	3 3 3	3 3 3 3 3 1	3	102 101 102 101	103 102 103 102	\$ 6 3	4 7 7	3 6 6				•
	5 7 8 9	3 3 2 2	3 101 2 4 2 2	103 4 3	102 1 103 103	103 2 104 104	5 1 9	4 2 10 12	3				
	10 11	2 2	2 1	1 104	103	104	19 9	10 10	11 5				
	12 13 -14 15	1 1 1	1 4 1 4 1 2	4 4 3	102 103	102 103 104 102	15 18 17 20	16 19 16 21	17 18 15 22				
	16 17 18 19 20	1 1 1 1	1 2 1 2 1 1 1 1 1 1	3 3 1 1	103 101 102	103 104 102 163 104	23 26 15 18 17	24 27 16 19	25 29 17 18				
	21 22 23	1 3	i 101 3 2 3 101	104 2 103	1	102	13 5 1	29 7 2	15 13 9				
	4)往長點配置					- ق							
	N o 1		ff フレーム 2 101	フレーム 103	鞋			柱耳					
	2	2	1 101	104	i	à	1 .	1					
(	6) 断断算定部材据点 1)フレーム指定	-	・指定フレーム	を表します>	耐力型	用りの餌材:	祭の算定	はする.	むの复定はす	-A			
		トーマ B		7方向プレール	4 4 3 *				a variety	<b>v</b> .			
		D .	*		2 × 1 ×			•					
								٠					
							•			-		:	- , - ,
				,								•	,
					4					=			
						٠						•	
٠.	* Super Build	/ \$\$1 **		ſ	CHLORIHAT	ION EQUIP	MENT AR	ER]			KRISKS KOTKD	751215 P	IGE- 5-4-34
			ENT FOR CA	LCULATION	)				÷				
2.	原分布ΣQo:					柱、聖台重	: 陰高	の中央で上下	時に分配する。	_			
	L.L : D.L : T.L :	L,L+D	ト発育重を含む ・し	)		不與特殊 大線特殊 技能	. 契特 先端	珠荷隻で、大 荷重、等分布	操へかけた前差 操へかけた荷盤 荷重 気(ラーメン開	と、片持ち段・	農出床の	·	
	祭自黨 :	大架田&と7	ち持ち焼音重			福正	. 1490	、し房近むた品	* () - A / B	17	4		<b>∼</b> .
	Y粒-X畦	P: (項)	/床分布	ΣQ0/ T.L	発息重	282	小祭符	株 大祭徒!	i deg	特正	合計	极复起力	
	A -4	2 (R.F 1 (1FL +y (G.FL	) }	5.57 0.00 8.22	3, 44 0, 00 3, 35		1.5	š . 1.5	5 0.75 2.64 1.28		12. 55 2. 64 13. 45	12.25 15.53 28.93	
	A -3	2 (R,F 1 (1FL +7 (G.FL	) 1	1.14 0.00 E.44	5, 39 0, 00 5, 22		3. 1 3. 8		5 D.7E 2.64		21.97 2.64 26.09	21.57 24.61 52.70	
	A -2	2 (R.F 1 (1FL +y (G.FL	)	5. 57 4. 25 4. 60	3.44 3.00 4.82	0.68 3.45 2.77	1.5	0.6			13.57 14.00 27.97	13.57 27.57 55.44	
	A -1	-1 (1FL ) +7 (G.FL)	)	. 25 5. 38	3. 00 2. 95	2.77		1.2			13.11 13.98	13. 11 27. 09	
	₽ -4	2 (R.F 1 (1FL ) ≈y (G.FL)	) (	l, 14 0, 00 5, 44	4.94 0.00 5.11		3.1	2 3.1	2 C.75 2.64 1.88		23.08 2.64 23.43	23.08 25.72 49.15	
٠.		2 (R.F.) 1 (1FL.)		2. 28	6.90 0.00 7.26		5. 2 7. 6		2.64		35.30 2.64 51.12	35.30 41.94 93.06	
	2 -2	** (G.FL) 2 (R.F ) 1 (1FL )	- 11	. 14 . 50	4. <b>9</b> 4 4. 17	1.35	3. 1:	2 3.12	2 0.75 2.64		24. 44 19. 45	24. 44 43. 89	
	3 -1	≠y (G.FL) 1 (1FL ) ∓y (G.FL)	. 6	1. 20 1. 50 1. 76	6.78 4.17 4.63	2.78 2.78 2.78	7. 6	3.10	1.85		46, 24 18, 43 22, 05	92.13 16.43 40.48	
	C -4	2 (R.F.) 1 (IFL.)	11 0	.14	4.94 0.00		3, 51	3.12	2,64		23.08 2.64	23.09 25.72	
	. ۳۰۰۰	≑y (G.FL) 2 (R,f )	22	. 44 . 25	5. 11 6. 90		€. 24	5.13			23. 43 39. 30	49.15 39.30	
		î (îFL )	0	. 00	0.60		٠.		2.64		2.64	41 94	

* * * Super Build / SS1 * * *	(CHEORINATION EOUIFMENT RREA)
TTT SUPEL DATES / U.S.	• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •

UNION SYSTEM 751216 PAGE- 5:4-35

YK	-Xŧ	隆 (所)	/原分帯 ΣQo/ T.L	经目集	282	小袋特氏	共謀謀共	BBX.	ĦE	ति	特瓦拉力
		*7 (G.FL)	32,83	7, 26		7.60	1.50	2.89		51.12	53.06
c	-2	2 (R.F.) 1 (1FL.) 17 (6.FL)	11.14 8.50 29.20	4, 94 4, 17 5, 78	1.36 3.92 2.55	3, 12 7, 50	3, 12	0.75 2.64 1.66		24,44 19,23 48,02	24, 44 43, 67 91, 69
c	~1	1 (1FL ) *9 (6.FL)	8,50 12,75	4.17 4.63	2.78 2.78		1.10	1.88 1.88		16.43 22.05	18, 43 40, 48
D	-4	2 (R.F ) 1 (1FL ) *y (G.FL)	5, 5 <sup>7</sup> 0, 00 8, 22	3, 44 0, 00 3, 35		1.56	1.56	0.75 2.64 1.98		12.89 2.64 13.45	12.89 15.53 28.88
Đ	-3	2 (R.F.) 1 (1FL.) 17 (6.7L)	11.14 0.00 16.44	5, 39 0, <b>0</b> 0 5, 27		3. 12 E. 80	1.56 0.75	0,75 2,64 1,85		21.97 2.64 25.09	21. 97 24. 61 52. 70
D	-2	2 (R.F.) 1 (1FL.) 17 (G.FL)	5.57 4.29 14.60	3, 44 3, 00 4, 82	0.68 3.70 3.02	1.56 3.80	1.55 0.56	0.75 2.64 1.85		13, 57 14, 25 28, 12	13.57 27.62 55.94
D	-1	1 (1FL ) #y (G.FL)	4.25 6.33	3.00 2.95	3.05 3.09		1.21	1.68 1.89	2	13.43 14.30	13. 43 27. 73

[CHLORINATION EQUIPMENT AREA] 上級:在点重量 下稅:級無戰力 単位: [t] 2.3 概算能力 < 2 路 R.F -1FL > < 1 /8 1FL -G.FL> 2.64 15.53 2.64 25.72 c 2.64 41.54 2.64 25,72 14.00-27.57 2, 84 15, 53 2.64 24.61 2 3

(NION SYSTEM 75:216 PAGE- 5-4-36

· ·			
*** Super Build / SS1 ***	(CHEORINATION EQUIPMENT AREA)	315155 K31275 X01XU	PAGE- 5-4-37
7	28. 12 14. 30 55. 94 27. 73		· . ,
C 23.43 51.12 49.15 93.06	48. 02 22. 05 91. 68 40. 49 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1		
f   1   13.45 28.09 28.99 52.70	27.87 13.98 55.44 27.09		·
·			
			·
			•
*** Super Suild / SS1 ***	(CHLORINATION EQUIPMENT AREA)	UNION SYSTEM 751216	PAGE- 5-4-38
2.4 応式用重要 単位: [t]  応分布をQo: 原分布及び発出系の向ま  L.L: 投表向重(地震用)  D.L: 協反両重(小投資量を表  T.L: L.L+D.L  焼倉重: 大契倉重と片片ち収音量	・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・	・発出床の	
ノー	:Qo/ 契合重 与自重 小臭铁袋 大線補除 昔自重 補正 フレ	- 스카 숨計	
2 (R.F.) 126.7 1 (1FL.) 45.3 Fy (G.FL) 273.6	5 26.68 26.63 5.94 39.20	193.02 148.81 455.51	

\* \* \* Super Build / SS1 \* \* \* [CHLORINATION EQUIPMENT AREA] UNION SYSTEM 751216 PAGE- 5-4-39 2.5 线权力 Pil: (数の地葉力(一次数計用) ( t ) H : 地下部分の地象流からの深さ【m ) k :水平高度 ≪ 桑牛データ ≫ ・地域係数 Z 1,60 ・用述係数 J 1,00 ・揺動特性係数 R t 1,60 ・ 後年せん低力係数(一次投計用) Col 以方向 0,20 ド方向 0,20 ・ 概体せん低力係数(保有財力房) Co2 1,00 ・地突後別による係数で 0.50 (抄) ・1次関系場所 7 0.136 [抄) ・建物の高さ 6.690 [m] ・3遠である間の高さ 0.000 [m] « ~ BB » · 程 wi Ewi αį Ai C11 129 Pil Cil 932 2 195.02 1 -146.81 198.02 346.63 0.570 1.000 1.145 1.145 226.90 346.93 \* --- RATIO OF THE HEIGHT OF VHICH STRUCTURE IS STEEL AGAINST THE BUILDING HEIGHT h αi = VI/EV A1 = 1+(1/\a1-\si )\*2\*T/(1+3\*T) Ci . Z'Rt'Ai'Co \* \* \* Super Build / SSI \* \* \* [CHLORINATION EQUIPMENT AREA] . .

[3] 应力解析结果 ( STRESS ANALYSIS OF FRAMES )

1) 閉位条件 (RC·SRC总柱)

1.配力をのモデル化 : ブレース変換 ・耐力与よわりの色の 1 は、1 の の、00 位とした。 ・耐力与よわりの他の 1 は、1 の の、00 位とした。 ・耐力与よわりの他类をブレース度換に算入する長さは、その長さの 1.00 位とした。 ・投票・整度 (接度) による 1 : 部面接と型を含まないせいが多しい板が新面に環境した。 ・投票・整度 (接度) による 1 : 部面接と型を含まないせいが多しい板が新面に環境した。 ・ 探索・整度 (接度) による 1 : 部本学を 片端スラブ 1.50 質問スラブ 2.00 とした。 1 は大学を 片端スラブ 1.50 質問スラブ 2.00 とした。 1 は同じの数理は、同口全体を設計する長方がとした。 最大値 えし の係数人 の。0.00 入り系を a D の係数の 2.25 5.スリット要まわり契係性: 食業・差費・差費・差費・差費・差費・差費・差費・差費・金額・1 に

2) 泛为免债

1.せん断による変形 : 考定 2.柱柱力による変形 : お庭 3.支点の状態 : ピン 4.柱立柱の指定 : おり 5.町点所一拍変変位の指定: なし : 考慮しない : 鉛壺・水平荷重時共考度した。 : ピン

```
*** Super Build / SS1 ***
```

```
3.5 邮用总为
```

```
(成为图)
203
202
201
反力 给证
给证
                                 102
            101
```

・モーメントは訪ねの引張側(モーメント母を書く方向)に出力されます。

圧略の場合に「C」を駄値の技に出力します。

・耐力壁(ブレース関抗) の場合、在N(右N)は左下(右下)へ向かうブレースの下端における均面方向成分です。

・耐力型(発エレメント関係)の場合、反N(右N)は反下(右下)の閉域路におけるせん断力です。

・焼骨造プレース の場合、左N(右N)は友下(右下)へ向かうブレースは力です。

・柱に構務重がある場合、Mの反対側にQを出し、Nの下の行に中央Mを出力します。

- 各部材の扱合部でピン結合の場合は、「P, そ表示します。

・老師点において支点となっている箇所には、「ロ」を表示します。

・ダミー筋材は、「・・・・」で表示します。

(活力表)

\*\*\* Super Boils / SS1 \*\*\*

・ 巧力の符号は矢印の方向が正です。Mは反時計2月を正とします。
 ・ 発では左右を i 通、右旋を j 増とします。中央Mは下端引張を正とします。
 ・ 世では皮質を i 道、右旋を j 増とします。中央Mは右横引張を正とします。
 ・ 世では皮質を j 造、技具を j 増とします。中央Mは右横引張を正とします。
 左右、 計力型付荷との住め口がは、 なの配における型の左N(右下)を加えた値です。
 ・ 耐力型 (プレース 電流) 及び接合道プレースでは、左右の全の上で、1 右下)へ向かうプレースの魅力で、正が圧略、負が引張です。
 ・ 耐力型 (エレメント収換)では、異位における応力を出力します。

[CHLORINATION EQUIPMENT AREA]

(1) 瓜カ区 くら フレーム> (珍蛮药重铸) SFL 25.20 反力 给证 色げ

(水平荷重時) 1FL -2.76 0.30 4.26 UNION SYSTEM TELETIS PASS- 5-4-42

)FL

反力 验证

```
DATON SYSTEM 751216 PAGE- 5-4-47
                                                                                                                                                          [CHLORINATION ECUIPMENT AREA]

    Super Build / $$1 ***

                                                                     【鈴蔥荷食時】
                                                       2.0

•| 4.5)----| 6.1)+| 5.8

1 5.3 | 5.8

| 0.3 0.3 | 5.3

| 0.3 0.3 |
    1FL
     G.FL
 反为 於直
無行
                                                                                                                                                                                                                    c
                                                   A
                                                                       (水平荷重約)
                                       1FL
                                                       0.8:

1.6) { 1.6:

6.2 | 6.2 | 6.2 |

2.6 | 7.4 | 7.5 | 1.0 | 7.4 |

5.3 0.5 | 7.5 | 7.5 | 7.5 | 7.5 |

1.57 | 7.5 | 7.5 | 7.5 | 7.5 | 7.5 |
                                                                                                                                                                                                               -1.57
    反为 经链
合行
                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                      ENTON SYSTEM 75:216 PAGE- 5-4-45
                                                                                                                                                                                  [CHLORINATION EQUIPMENT RESA]
                 * Super Build / SSl ***
                                                                                   (於底南髮將)
                                                             1.70 35.80

6.7) { 0.2)

1.3 0.6 { 0.2}

1.2.3 12.0 | 11.4 = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0} = { 0.0
                  G. FL
                                                                                                                                            99,98
              反力 鈴蕉
島げ
                                                                                  (水平荷重時)
       <2 フレーム>
```

ţFĹ

G. FL

反力 鉛度 曲げ

-5.78

c

```
[CHLORIKATION EQUIPMENT AREA]
                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                          UNION SYSTEM 751216 PAGE- 5-4-62
                                                                                                                             1 2.7 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 0.7 1 | 
                       反办 给查·
                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                  (CHEGRINATION EQUIPMENT AREA)
(4)反力解析のまとめ ( RESULT OF STRESS ANALYSIS )
                                                                                                                                                                                                23.02--
```

	110 / 551			( 4. mg- 11.	ETTOH EOU				0.12		\$1216 PAGE- 5	
2 水平力分投												
	(以方向)	カ料	(Y方向	10万吨)								
3	Q¢	Q¢	Q¢	Q¢	Q	c:柱の真道	せん哲力					
	Qw		Qw	Qw	Q.	w:耐力更多	はれなブリ	/ - スの負担せん切力				
2	Qc	Qс	Q٠	Q٠		6789	1, 15	オブレースは「き」を	数值的硬化表示	L#1.		
	Qw		Qw	Qw	8	R:当技能の Q:Qc+Q	カステハネク	) (C, 7)				
1	G c	Q¢	Q¢	Qc	2.	Q:QC+Q	WTQR			•		
	101	102	103	104								
2 <b>%</b> 1FL	R.F > *	X方向加入	为 系									
D	0.05	1.10	3.18								•	
c	0.49	1.70	4.67									
в	0.49	1.71	4. 27								*	
£	0.06	1.11	3.16							-		
	4	3	Ż	1								
FRAME	Qe	Qw	Qc+Qw	QR	ΣQ	Qc/Qc+Qv	Qv/Qc+Qv	QN/XQ FRLME負担率	周閲奕位さ	∂/h	Q/8 [1/m]	
Ð	4, 31	0.00	4.31		4.31	100.00	0.00	16.93	0.025881	1/ 2113	47. 95	
Ċ	7.06	0.00	7,05		7.05	100.00	0. 00	31.01	0.029878	1 2112	76.55	
B	7.07	0.00	7.07		7.07	100.00		31.05	0.029875	17 2114	75. ES	
A	4, 33	0.00	4.33		4. 33	160.00	0.00	15.02	0. 085673	1/ 2114	48.17	
合計	22, 77	0.00	22.77		22.77	100.00	9.00	100.00				

* * • Super	Byîlê / SS1	[CHCORIN	ATION EQUI	IPMENT A	REA]	UNION SYSTEM 751216 PAGE- 5-4-52						
< 1 7章 9	i.FL-1FL > 8	¥ X方向加力	<b>)時 ※</b>					•				
Ð	1.48	1.69	2.48	2, 53								
c	1.71	1.76	2.68	3, 02				•				
В	1.71	1.78	2.68	3.02								
Ř	1.47	1.69	2.47	2.53								
	4	3	2	1								
FRAKE	Q¢	Qw	Qc+Qw	QR	ΣQ	Qc/Qc+Qv	Qv/Qc+Qv	QR/EQ FRAME與投票	海南変位を	δ/h	Q/8 (t/a)	
D C B	8.18 9.17 9.17 8.16	0.00 0.00 0.00 0.00	8. 18 9. 17 9. 17 6. 15		8.16 9.17 9.17 8.16	100, 60 100, 60 100, 60 100, 60	0. 00 0. 00	23, 59 26, 44 26, 44 23, 53	6.401181 0.400985 0.400792 0.400597	1/ 1283 1/ 1284 1/ 1284 1/ 1285	20. 39 22. 86 22. 97 20. 36	
台計	34.69	0.00	34.68		34.68	100.00	0.00	100.00		*	•	
< 2 階 18	FL -R.F > ¥	Y方向か力	转 系									
Ď	1.71	1.45	0.00 1.89의								* .	
c	2.13	1.74	0.00 4.92µ								1 - 1 - 1 - 1 - 1 - 1 - 1 - 1 - 1 - 1 -	
2	2.13	1.74	C. 66									
A	1.71	1.45	0.00							•		
	4	3	2	1			-	•				
FRARE	Q¢	Qw .	Qc+Q*	QR	ΣQ	Qc/Qc+Qv	Qv/Qc+Qv	ON/IO PRIMEA提车	是国实位 6	&/h	Q/6 (1/m)	
1 2 3 4	0.00 6.38 7.68	8.70 0.00 0.00	8.70 6.39 7.68		6.70 6.39 7.68	0.00 100.00 100.00	100.00 6.00 0.00	38, 22 28, 03 33, 74	0.001795 0.021553 0.041390	1/99999 1/ 8799 1/ 4590	4846, 79 295, 46 185, 55	
台针	14.05	€,70	22.76		22.75	61.78	38.22	100.09	4			

3 6.38 0.00 6.39 6.39 100.00 0.00 18.41 0.485802 1/100	• • Super Bulle / SS1 • • •	[CHLORINATION SOUIPHENT AREA]	UNION SYSTEM 751216 PAGE- 5-4-	. 53
C 2.13 1.74 3.35 2.28  B 2.13 1.74 3.35 2.28  G 1.71 1.45 2.93 1.74  4 3 2 1  FRANE Qc Qw Qc+Qw QR EQ Qc/Qc+Qv Qr/Eq FRUSER性等 展示できる かわ  1 8.04 0.00 8.04 8.04 100.00 0.00 23.20 0.279504 1/18  2 12.55 0.00 12.55 12.55 100.00 0.00 35.24 0.371246 1/13  3 6.38 0.00 6.39 5.39 100.00 0.00 18.41 0.485802 1/104  4 7.59 0.00 7.68 7.58 100.00 0.00 22.16 0.500356 1/105  全計 34.66 0.00 34.65 34.66 100.00 0.00 100.00	1 程 G.FL-1FL > ※ Y方用約力時 ※		•	
B 2.13 1.74 3.35 2.28 B 1.71 1.45 2.93 1.74  4 3 2 1  FRANE Qc Qw Qc+Qw QR EQ Qc/Qc+Qv Qr/Eq FRMER性部 形式できる かわ 1 8.04 0.00 8.04 8.04 100.00 0.00 23.20 0.279604 1/18 2 12.55 0.00 12.56 12.55 100.00 0.00 36.24 0.371246 1/13 3 6.38 0.00 6.39 5.39 100.00 0.00 18.41 0.485802 1/10 4 7.59 0.00 7.68 7.58 100.00 0.00 22.16 0.500356 1/18 金計 34.66 0.00 34.65 34.66 100.00 0.00 100.00	D 1.71 1.45 2	3 1.74		
FRAME Qc Qw Qc+Qw QR EQ Qc/Qc+Qv QV/Qc+Qv QV/Qc+Qx QV/Qc+Qx Qx 1 1 8.04 0.00 8.04 8.04 100.00 0.00 23.20 0.279604 1/18 2 12.55 0.00 12.56 12.55 103.60 0.00 36.24 0.371246 1/133 3 6.38 0.00 6.39 5.39 103.00 0.00 18.41 0.485302 1/194 7.69 0.00 7.68 7.68 100.00 0.00 22.16 0.600756 1/195 金計 34.66 0.00 34.65 34.66 100.00 0.00 100.00	C 2.13 1.74 3	5 2.28		
### 1.71 1.45 2.93 1.74  ### 3 2 1  #### QC QW QC+QW QR EQ @c/@c+@v @c/Eq FRUSER信仰 展示で立る る/的 1 8.04 0.00 8.04 8.04 100.00 0.00 23.20 0.279504 1/18 2 12.55 0.00 12.55 12.55 100.00 0.00 35.24 0.371246 1/13 3 6.38 0.00 6.39 5.39 100.00 0.00 18.41 0.485802 1/10 4 7.59 0.00 7.68 7.58 100.00 0.00 22.18 0.500356 1/10  計 34.66 0.00 34.65 34.66 100.00 0.00 100.00	B 2.13 1.74 3.	5 2.28		
FRIME Qc Qw Qc+Qw QR EQ Qc/Qc+Qv QV/Qc+Qv QV/Qc+Qx QV/Qc+Qx Qx/EQ FRUSE発程率 基本である かわれる 1 8.04 0.00 8.04 8.04 100.00 0.00 23.20 0.279504 1/18 2 12.55 0.00 12.55 12.55 100.00 0.00 35.24 0.371246 1/13 3 6.38 0.00 6.39 5.39 100.00 0.00 18.41 0.485802 1/10 4 7.59 0.00 7.58 7.58 100.00 0.00 22.16 0.500336 1/25 計 25 金計 34.66 0.00 34.65 34.66 100.00 0.00 100.00	A 1,71 1,45 2	3 1.74	<b>Y</b>	
1 8.04 0.00 8.04 8.04 100.00 0.00 23.20 0.279504 1/18 2 12.55 0.00 12.56 12.55 100.00 0.00 35.24 0.371246 1/13 3 6.38 0.00 6.39 8.39 100.00 0.00 18.41 0.485902 1/10 4 7.68 0.00 7.68 7.68 100.00 0.00 22.16 0.600356 1/18	4 3 2			
1 8.04 0.00 8.04 8.04 100.00 0.00 23.20 0.279604 1/18 2 12.55 0.00 12.56 12.55 100.00 36.24 0.371246 1/13 3 6.38 0.00 6.39 5.39 100.00 0.00 18.41 0.485022 1/10 4 7.69 0.00 7.68 7.68 100.00 0.00 22.16 0.600356 1/25  全計 34.66 0.00 34.65 34.66 100.00 0.00 100.00	FRAME Qc Qw Qc+0	V QR ΣQ Qc/Qc+Qv Qv/Qc+Qv QR/ΣQ FRANCR担容	服の交位を 8/h Q/8 [t/m]	
100,00	2 12.55 0.00 12. 3 6.38 0.00 6.	12.56 100,00 0.00 36.24	0.279604 1/ 1841 28.75	
	合計 54.66 0.00 34.	100.00		

4.3 浮き上がり6	クチェック	-		(	RATION EQUIPMENT AREA)	UNION SYSTEM
L:長	規能力【t】	E:水	平荷重岭反为【	t)	*付は、得を上がりが生じていることを示す。	
<g. fl層=""></g.>	¥ X	方向加力時 ※				
Ð	24. 90L -1.80E	55. 29L 0. 30E	58. 59L -2. 765	24, 03L 4, 27E		
c	43. 21L -2. 17E	105.04L 0.32E	89, 11L -3, 24E	38, 59L 5, 09E		
3	43. 20L -2. 17E	195,04L 0.32E	29. 46L -3. 24E	38. 58L 5. 05E		
A	24.89L -1.80E	55.40L 0.30E	58.02L -2.76E	23. 44L 4. 26E		
	4	3	2	3		
<6.FL用>	* Y;	方向加力時 ※				
D	24. 90L 4. 20E	55. 29L 3. 52E	58. 59L 5. 76£	24. 03L 3. 17E		
<b>c</b>	43.21L -1.76E	106.04L -1.57E	89.11L -1.09E	38.59L -1.23E		
. 8	43. 20L 1. 76E	106.04L 1.57£	89. 45L 1. 09E	38.58L 1.22E		
A ·	24.89L	55. 40L	58.02L	23. 44L		

\* \* \* Super Build / SS1 \* \* \* (CHLORINATION EQUIPMENT AREA)

UNION SYSTEM 751216 PAGE- 5-4-55

4.4 第6華

	美心位置(8 精心位置(s	英算財力の中心 n.)	) [m] :わじり財性[	e:與心 Re:第		re:採力半径[m Fe:形状特性係數		
<#25	定しない場合	<del>-</del> >						
R		8	P	c	KR	r e	Re	Fe
2	X方内 Y方向	7, 613 7, 500	14.052 7,432	6,449 0,009	6006	15.398 3.358	0.001	1,000 1,500
1	X方向 Y方向	10, 603 7, 503	13.869 7.501	3, 065 0, 009	707	9, 043 6, 940	0,001 0.343*	1,000 1,500

·

[CHLORINATION EQUIPMENT AREA]

INION SYSTEM 751216 PAGE- 54-56

4.5 謝佐耶·履閲賢形角

Rs:期性率 Fs:形状特性保数

<彼髪を考定しない場合>

\*\* \* Super Build / SS1 \*\*\*

表茶※ X方向 ※※※ rsの相談平均 1699

段 展開交位 [ca] 潜電交形分(1/rs) Rs Fs Q/δ [t/ca]

2 0.089977 1/2114 1.244 1.000 253,3 1 0.400593 1/1295 0.755 1.000 85.5

新表数 Y方向 张光彩 18/0据频平均 4993

環 用間交往(α) 雇間変形角(1/rs) Rs Fs Q/δ(t/α)

2 0.021553 1/ 6759 1.762 1.000 1054. 1 0,434253 1/ 1186 0.237= 1.500 75.4

** * Super Build / SS ] * * *				[CHLORIE	MTIDN EGUIPHE	NT AREA)		UNION SYSTEM	4-57	
4.6 委员往县	ŧ								•	
n	~ } 2-1 (i):	t ≥ ZWA t ≥0.75ZWA t ≥ ZWA	i	[RC 油]	Z1v1813= 72(1) Z1v1813= 72(5)					
<b>新新</b> 斯	关方向 米米	*								
Ħ	主体構造	ΣAw	ΣΑς	ΣAw	(1)式の質	(2)式の値	ZWA1 (0.75ZWA1)			
. i	RC RC	D 0	30000 40000	0	210000 280000	540000 720000	226732 (* 170049) 346830 (* 260122)			
果紧洗	Y方向 素素	*								
段	主体構造	ΣAw	ΣΑς	ΣAw'	(1)式の値	(2)式の値	ZWA1 (0.75ZWA1)			
2	RC RC	20250 0	30000 40000	0	716250 280000	904500 720000	226732 ( 170649) 346630 ( 260122)			

Orc

5. DESIGN OF MA DESIGN OF	IN MEMBER GIRDER	<del>/////////////////////////////////////</del>
(1) CONDITION	N OF CALCULATION	
· QD ; X	DIRECTION QD=QL+n·QE n=1.5	·
Υ	DIRECTION QD=QL+n · QE n=1.5	
(2) MATERIAL		
. (CONCRETI	<b>3)</b>	
Fc :	DESIGN STANDARD STRENGTH OF CONCRETE	(kg/cm <sup>2</sup> )
Lfc :	ALLOWABLE COMPRESSION STRESS AT PERMANENT CONDITION (TRANSIENT CONDITION : Lfc*2.0)	(kg/cm <sup>2</sup> )
Lfs :	ALLOWABLE SHEAR STRESS AT PERMANENT CONDITION (TRANSIENT CONDITION : Lfs*1.5) .	(kg/cm <sup>2</sup> )
(REINFORG	CING BAR)	
rft :	ALLOWABLE TENSILE STRESS	(kg/cm <sup>2</sup> )
wft :	ALLOWABLE TENSILE STRESS FOR STIRRUP	(kg/cm <sup>2</sup> )
(3) EXPLANAT	ION OF MARK	
POINT :	DESIGN POINT OF MEMBER	(cm)
$\triangle$ :	ADOPTION POINT OF STRESS	(cm)
B*D :	WIDTH, DEPTH OF GIRDER	(cm)
dt :	DISTANCE BETWEEN TENSILE RE-BAR AND TENSION END	(cm)
ML :	BENDING MOMENT AT VERTICAL FORCE (NODAL POINT)	(tm)
ME :	BENDING MOMENT AT HORIZONTAL FORCE (NODAL POINT)	(tm)
ML´ :	DESIGN BENDING MOMENT AT PERMANENT CONDITION	(tm)
MS :	DESIGN BENDING MOMENT AT TRANSIENT CONDITION	(tm)
QL :	SHEAR FORCE AT VERTICAL FORCE	(it )
QE :	SHEAR FORCE AT HORIZONTAL FORCE	(t)
Qo :	SHEAR FORCE OF PERMANENT LOAD AT SIMPLE SUPPORT	( t )
Pt :	TENSILE RE-BAR RETIO ;at/B*(D-dt)	(%)
at :	SECTION AREA OF TENSILE RE-BAR	(cm²)
Mu :	YIELD BENDING MOMENT	(tm)
QD :	DESIGN SHEAR FORCE	(t)
fs*B*j :	PERMANENT CONDITION	(t)
α :	4/(M/(Q*(D-dt))+1)	
Pw :	STIRRUP RATIO =aw/(B*x)	(%)
	aw : SECTION AREA OF A SET OF STIRRUP x : PITCH OF STIRRUP	(cm²)

•	4.4
-	
	5-4-60

CONCRETE:	Fc=210	L/c='	70.0 7.0	MAIN RE- STIR	BAR:   S RUP: (S	030] +\t	1000 = 16	970 S109 170 S108	nr≈2812 nr≈2812	. SLAB	(0692):	5710R7	r=2017			5 : 10x	rig Su pontab	rodal for
(R.FL 2 B+D UPPER LOWER STIRME		3/IEA *** B ) -U -D	-D	LEIGTH   FOURT   Ht.   HE.   HE.	LETT	LEIGTH OF GIRDER 1/4 (QE=	CENTER (	3/4	**************************************	I DO IMAL E IHSS DO I . Ithe E	MN OP OMN	1/4	CENTR	3/4	rerrer 'nicht'	I SKRT	ret.	eeeeeee Bloin Bloin Bloin

SP 30	ASTM A61 Grade 40
010	 #3
D13	 <b>ž</b> 4
D16	 ∉ 5
D19	 <b>₹</b> 6
D55	 # 7
D25	 £ 8

*** Super Build / SS1 ***	(CHLORINATION EQUIPMENT AREA)	UNION SYSTEM 751216 PAGE- 5-4-61 【RC架 快定計算2】
コンクリート: Fc=210 Lfc=70.0 ま (を通) Lfs=7.0 25	: 第:(SD30) rft 長期=1870 短期=2812 スラブは:(SD30) >>プ:(SD30) vf1 長期=1870 短期=2812	類形=2812 △ · A · A · A · A · A · A · A · A · A ·
「R.F. A 4 ~3 】 を存在 7 8-D 35-60	0 0 00 0 325 0 200 0 0.0 1 T 7.0	7.0 7.0 1 左號 右程 7.0 7.0 10. 7.0 9.0 10.0 10.0 15.5 10c 8.0 8.0 15.1 15.1 25.2 105 8.0 10.0 15.1 15.1 20.1 105 11.4 11.4 28.5 1 2 105 11.4 11.4 22 10 2 10 10 10 11.4
R.F. R. R.F. R.F. R.F. R.F. R.F. R.F.	50.0 932 10.0 31.2 12.2 12.2 12.2 12.2 12.2 12.2 12.2	7.0 7.0 元 左降 右枝 7.0 元 元 元 元 元 元 元 元 元 元 元 元 元 元 元 元 元 元 元
8-D 35-70 2 上楼 3-022 4-022 8-0221 位置 下始 2-022 4-022 8-0221 位置 722-77 2-010 6100 日日 1 105	50.0 内班 705.0 一段音 et 7.0 1	マル・マル・マル・マル・マル・マル・マル・マル・マル・マル・マル・マル・マル・マ
[R,F E 3 -2 ] 「 お材夫 1 B-D - 355 70 1 1 上域 6-D22 4-D22 3-D22 [ 改五 下足 6-D22 4-D22 2-D22] 以 27947 2-D10 6100 1 ME 「 NC 1 MS 1 MS 1 MS 1 MS 1 MS 1 MS 1 MS 1 M	50.0 内陸 700.0 一段目 dt 7.0   左程 1/4 1/4 中央 3/4 右椎 1位土 7.0 0.0 200.0 375.0 200.0 0.0   下 7.0 6.9 -14.3 5.6   Hasl 29.1   15.9 3.6   (GE= -1.3) 5.6   Hasl 47.9   23.9 6.9 -3.1 -14.3 -11.1 9.8   下 47.9   23.9 0.5   15.6   Hasl 24.2   23.9	7.0 7.0 1 左笔 石廠 7.0 7.0 10t 16.4 11.8 15.9 15.9 11.9 10e 14.0 14.0 25.9 23.9 17.9 10D 18.2 12.7 23.9 23.6 11.9 10a 18.7 18.7 20.3 1 度 27.3 27.3 11.5 1ca 1.11 经 1.07
E.F. C 4 -3   54所   84D - 35* 70   1 上記 3-D22 4-D22 8-D22 日型   下路 2-D22 4-D22 8-D22   円し スクラップ 2-D10 9100   円し	0.0 200.0 375.0 200.0 0.0 F 7.0 9.5 -14.1 27.7 Inat 11.9 15.9 4.0 (05* -0.9) 2.6 Inas 17.9 22.9	7.0 7.0

, :

(CHLORINATION EQUIPMENT AREA)

(NION SYSTEM 751216 PAGE- 5-4-67 (RC常 他配計算2)

										,,	COM DIRECT		
コンクリート: Fc=210 lfc=70. ( 登 張 ) lfs= 7。	.0 2	(42.5, 16	D30] vf	ι 長期=167 ι 長期=167	O MAN-Ze:	12	スラブロ:					以表:4 学水	DA
7-D10 6100 上路 6-D55 4-D55 5-D55 下路 6-D55 4-D55 3-D55	部材表   位置   ML   ML   ML   ins	750.0 28 0.0 2 25.5 -3.6 26.5 30.5	内语 70 1/4 200.0 3 (CE# -3.1 -	0.0 一b 中央 3/ 75.0 200 14.3 -1.31 14.3 -11	15 ct 7.4 55 5.0 0.0 0.0 5.1 9.15.	とは上 O I 下 O I 下 O I 下 O I 下 O I 下 O I 下 O I 下 O I 下 O I 下 O I 下 O I 下 O I 下 O I 下 O I 下 O I 下 O I 下 O I 下	7.0 7.0 29.1 47.9 47.9 54.2	15.5 23.9 23.9	7.0 7.0 15.5 23.9 23.9	15. 9 23. 9 23, 9	7.0 ( 7.0 (0) 11.9 (0) 17.9 (0) 11.9 (0) 20.3 ( ) 13.5 (0)	左城 16.4 14.0 16.3 16.7 27.3	58 11,6 14,0 13,7 18,7 27,3 E 1,07
スプラップ 2-D10 €200 下級 2-D22 3-D22 4-D22 上級 3-D22 3-D22 5-D22	は 様材長   位置   一川   一川   一川   一川   一川   一川   一川   一	750.0 左降 0.0 7 7.3 -2.9 7.3 10.7	内法 700 174 300,0 3 10至* -5.0	0.0 一版 中央 3/ 75,0 200 -7.3 -0.7) -7.3 -1 7.章 2	18 dt 7. 4 til ,0 0. 14. 2. 5 14.	O   Idt L Q   F 8   Mal 3   Mast 8   F 1   Mu L 1   F	左線 7.0 7.0 10.0 15.1 10.0 17.1	10.0 15.1 15.1	7.0 7.0 10.0 15.1	10.0 15.1 15.1	を構   7.0   7.0   DL 15.9   Do 25.2   DO 20.1   DA 28.5   元 22.9   本	17.1	5% 9.0 8.0 10.0 11.4 17.1 5 1.00
上岸 2-D22 3-D22 2-D22 下環 <-D22 3-D22 2-D22 スナファフ・ 2-D10 €200	新材長 位置 はL ME HML IMS 上 T	750.0 左键 0.0 2 14.1 -2.8 14.1 15.9	内法 70/ 1/4 200,0 3 (CE= -1.9	5.0 一 <u>6</u> 中央 3/ 75.0 200 -7.4 -0.9) -7.4 -4 7.9 6	目 dt 7. 4 岩袋 . D C. 7. 3. . B 7.	O ( lot 上 O ) 下 B IMBL P T P IMB	世報 7,0 7,0 15,9 25,2 20,1 29,5 22,9	1/4 10.0 15.1 15.1	中央 7.0 7.0 10.0 15.1 15.1	3/4 10.0 15.1 15.1	右端 1 7.0 1 7.0 1GL 10.0 1Go 15.1 1GD 10.0 1G兵 17.1 1 景 11.4 1 G長	17,1	右堤 7.22 8.0 8.5 11.4 17.1 11.00
コンクリート: Pc=310 Lfc=70. (音速) Lfs= 7.	0	き 庭:[5 たがった:[5	D301 et	t 長期=187 t 長期=187	0 短期=381	3	スラブ <b>ぶ</b> :			2 ,	:	Δ: 長戌 水平	na na
ReD 35×60 上は 3-D22 2-D22 3-D22 下窓 2-D22 3-D22 2-D22 2-D27 2-D10 6-200	杉村兵     位置	500.0 左足 0.0 1 1.7 ~5.9 1.7 7.6 4.2	内法 455 174 37.5 25 (CE= -3.4 6.5	0.0 一方 中央 3/ 50.0 137 -4.3 -2,1) -4,3 -2	B dt 7.	O) ! let 上 O I 下 O IMAS上 O I 下 < !Mu上	7.0 7.0 10.0 15.1 10.0	10.0 10.0 10.0 15.1	中央 7,0 7,0 10,0 10,0 15,1	3/4 10.0 10.6 15.1	右端   7.0   7.0   0 10.0   00 15.1   100 17.1   15 17.1   15 11.4   6長	左端 3.5 4.1 8.6 13.7 15.1	右足 4.1 4.1 7.7 15.1 21.12
上記 3-D22 3-D22 2-D23 上記 3-D22 3-D22 2-D23 2-D22 2-D22 2-D22	哲材長     位置	左接	内注 450 174 37.5 25 (0E= -1.4	0.0 一版 中央 3/ 50.0 137 -3.0 -1,3) -3.0 -1	目 dt 7, 4 古称 . 5 0. . 4. . 4.	0   ct 上 0   下 7   mak 1   Hz\$上 7   下	左端 7.0 7.0 10.0 15.1 10.0 17.1	10.0 10.0 15.1	中央 7.0 7.0 10.0 10.0 15.1	10.0 10.0 15.1	方流   7.0   7.0   00 10.0   00 15.1   00 10.0   00 17.1   月 11.4   4表	左连 4.1 6.1 14.6 15.6 1.28	右连 4.2 4.1 6.1 14.6 18.6 8 1.08

*** Super Build / SSI ***	(CHLORINGTION EDUIPMENT AREA) UNION SYSTEM 751 (RC兒 根定計五2	216 PAGE- 5-4-63
( AF 30 ) 1 fs = 7.0	: 5: {\$930} rft 長族=1670 長院=2612	A:長期 防点 水平 防点
[R.F. 4 C - D ]   形材表 55 Pap 35-P6	7.0 (0.0) 137.5 250.0 137.5 0.0 1 T 7.0 7.0 7.0 10.0 10.0 10.0 10.0 10.0 10	左端 右端 4.8 3.5 4.1 4.1 7.9 6.8 13.7 13.7 15.1 15.1
(R.F 5 8 -E ] アガ夫 50 B=D 35-60   上級 3-D22 2-D22 3-D22 位数 ( 下級 2-D22 3-D22 2-D22 RL 275-2* 2-D10 6200   アモ - 1 RL 1 RK 1 RK 1	0.0 137.5 250.0 137.5 6.0   7.0 10.0 10.0 10.0 10.0 10.0 10.0 10.0	芝雄 右尾 4.5 6.1 5.2 5.2 7.2 8.8 14.1 14.1 20.6 20.5 1.24 ¥ 1.70
R.F. 5 a - C	00.0 152 174 69 374 578 12t ± 7.0 7.0 7.0 10L 0.0 137.5 250.0 137.5 0.0 1 7.0 7.0 10L 0.0 137.5 250.0 137.5 0.0 1 7.0 7.0 10.0 10.0 10.0 10.0 10.0	左端 节端 5.3 5.3 5.2 5.2 6.8 6.8 14.8 14.8 15.6 15.6
[R.F. 5 C - P ] 「砂花夫」が B=D 35= E0   上端 3-D22 2-D22 3-D221 位置 ( 下位 2-D22 3-D22 2-D221 n. ( 2479-7* 2-D10 \$200 i H5 1 HL ! E	124 中央 324 日本 17.0 10.0 10.0 10.0 10.0 10.0 10.0 10.0	左續
- 1 = 1 - 2   1 部付長 25	10.0 10.0 10.0 10.0 10.0 15.1 100 10.0 15.1 100 10.0 10.	左接

* * * Super Build / SSI ***	(CHLORIHA)	TION EQUIPHENT AREA)	•	UNION SYSTEM 751216 PIGS- 5-4- 【RC級 模定計算2】
コンクリート: Fc=210 Lfc=70.0 (普通)Lfs= 7.0	主 近:[SD30] vít 長期=	1870 短期=2812 1870 短期=2812	スラブ版: [SD3O] 短M*2812	△ : 长期 15点 水干 15点
R.F 2 B - C	### 450.0 内法 450.0	一段目 dt 7.0 l 3/4 右辺 ldt 上 Imat Imat Imat Imat	左端 1/4 中央 3 7.0 7.0 7.0 6.7 10.0 10.0 11 15.1 10.0 10.0 11 10.0 15.1 15.1 15	ペ 右端 i 利力型付 7.0 i 左環 右端 7.0 i DL 0.0 6.7 i Do 0.0 i 5.1 i Do 5.1 i 0.0 [0長 11.4 i 1.4 i 左 17.1 i 7.1
(R, F 2 C -D )   1 B	材料 500,0 内线 450,0 左短 3/4 中央 型	一段目 of 7,0   3/4	左端 1/4 中央 5.7.0 7.0 7.0 7.0 7.0 5.7 10.0 10.0 10.0 10.0 10.0 10.0 10.0 10	べ もほ   新力量付 7.0   左端 も経 7.0   GL 9.0   10.0   10.0 9.0   15.1   10.0 5.1   10.0   10.4   11
コンクリート:Fc=210 Lfc=70.0 (皇道) Lfs= 7.0	生 話:[SD30] rft 長期=: スゥラッフ :{SD30] vft 長期=:	1870 短期=2812 1870 短期=2812	スラブ缶: [5930] 短期=2812	Δ:長期 经点 水平 钙点
FIFL R 2 - 1     影 B*D 35*60 上陸 3-D22 2-D22 3-D22  位 下発 2-D22 3-D22 2-D22  は スタウ・フ' 2-D10 6200   ME   HI	材長 600.0 内注 550.0 友雄 1/4 中央 型 0.0 152.5 300.0 3.6 -6.9 -7.8 (05= -2.4) 3.6 -4.7 -6.9 上 11.4	一段目 dt 7.0 l 3/4 右径 let 上 162.5 0.0 l 下 3.8 lHel 6.5 lMs5L 下 -4.6 3.8 l 下 10.3 lHe L	左線 1/4 中央 3, 7.0 7.0 7.0 10.0 10.0 10.0 10.0 15.1 10.0 10.0 10.0 10.0 15.1 15.1 15.1	7.4 古壁
(IFU 8 2 ~1 )   E E=D 35×60   位 上端 3-D22 2-D22 3-D221 位 下域 2-D22 4-D22 2-D221 代 スクラッフ* 2-D10 6200   位 「 に	材表 600.0 内性 550.0	一尺目 dt 7.0   3/4	を掲 1/4 中央 3-7、0 7、0 7、0 10.0 13.3 13.3 13.1 15.1 10.0 10.0 10.0 10.0 10.0 10.0 20.1 20.1	7.0 1 左线 右端 7.0 10 7.3 7.2 7.0 101 7.3 7.2 7.0 101 7.2 7.2 7.0 15.1 100 11.5 11.5 11.4 104 11.4 11.4 17.1 1 景 18.5 19.5 11.4 10春 1.00 第 1.00
17L C 2 -1	### 500.0 内法 550.0	一般日 dt 7.0   3/4 古様 ldt 上 162.5 G.O ! 下 4.5   MaL 7.5   Mas上	7,0 7,0 7,0 7,0 10,0 13,3 13,3 13,15,1 15,1 10,0 10,0 10	7.0   左提 方提 7.0   DL 7.4 7.2 3.3 10.0   00 7.2 7.2

)

*** Super Build / SS1 **				i SYSTEM 751216 PAGE- 5-4-65 C具 核定针其2】
コンクリート: Fc=210 Lfc=70.0 (を通) Lfs= 7.0	主 類:[SD30] rft 長期=1870 スクラップ:[SD30] vft 長期=1870	55期=2812 スラブガ:【50 55至=2812	30) 短期=2812	A: 長荫   百点 水平   钽点
====================================	数据表 500.0 内装 550.0 一段性	g dt 7.0   左答 1.5   1.5	7.0 7.0 7.0 1.0 10.0 10.0 0.0 10.0 10.0 15.1 15.1	5世   左端 右线 7.0   左端 右线 7.0   DL 5.2 5.3 0.0   Uo 5.1 5.1 5.1   OD 6.8 6.5 0.0   Uo 4.13.0 13.0 17.1   対 17.8 17.8 11.4   a 4.114 12.1.04
コンクリート: Fc=210 Lfc=70.0 (表語) Lis= 7.0	主 班:(SD30) rft 長期=1870 245-7':(SD30) vft 長期=1870	短期=2012 スラブ語:[SI 短期=2012	930) 規模=2812	Δ; 長期 「豆直 水平 「豆点
FFL 2	部材表 500.0 内法 450.0 一份を を強 1/4 中央 3/4 加 105 11.1 11.1 12.1 13.1 14.1 15.1 16.1 17.1 18.1	古葉 ldt 上 7.0   下 7.0   Imat 10.0 6   Imast 15.1 10   下 10.0 15	7.0 7.0 5.7 5.7 5.0 10.0 10.0 5.1 15.1 15.1	7.0   左總 右雄 7.0   DL
TFL 2 B - C	都材長 500,0 内注 450,0 一段E 左端 1/4 中央 3/4 位置 化 に に に に た に ち と ち り と ち り と も と も し と も し と も し く も し も し も ら ら し ち ら ら ら ら ら ら ら ら ら ら ら ら ら ら ら ら	dt 7.0   左秦 1/   古境   dt 上 7.0   T 7.0     Inal 5.7   10   InasL 15.1   15.1	7.0 7.0 7.0 9.0 10.0 10.0 10.0 10.0 10.0 1.1 15.1 15.1	2.0   左端 右端 7.0   6.7   10.6 6.7   10.6 15.1   10.9 10.0   10.4   11.4   11.4   11.4   11.4   11.1   17.1   17.1   17.1
(IFL 2 C -D )	下 野球表 500.0 内注 450.0 一般 左端 1/4 中央 3/4 配数 1. 1. 1. 5. ト ト ト ト ト ト ト ト ト ト ト ト ト	dt 7.0 \	4 中央 3/4 7.0 7.0 7.0 7.6 10 10.0 10.0 11 15.1 15.1	所力契付   7.0   左端 右端
B+D 35= 60	左端 1/4 中央 3/4	右连 let 上 7.0	7.0 7.0 0.0 10.0 10.0 0.0 10.0 10.0 5.1 15.1 15.1	7.0   EM 54 7.0   GL 3.0 3.6 10.0   Ge 3.2 3.2 15.1   GU 5.4 6.0

ZXK

()

						4	
** Super Build / SS1 *	* •.	(CHFO81M#110M	4 EOUIPHENT AREA)		(N) (R	DK SYSTEN - 751216 - PAGE- CA 被定計算2]	5-4-66
コンクリート: Fc=210 Lfc=70. ( 登 通 ) Lfs= 7.	0 主覧: {5	1030] tft 長期=1876 1030] vft 長期=1876	O 短棋=2912 O 短期=2912	スラブ放: (5530) !	\$X!*2812	Δ: 長期 水平	DA DA
257.5. 2-D10 6200 上端 3-D25 3-D25 2-D25 154 3-D25 2-D25 3-D25 (1FC 1 8-D 25-D25 3-D25 (1FC 1 8-D 6200		例法 450.0 一般 1/4 中央 3/ 37.5 256.0 137 -1.6 (0E= -1.0) -0.6 -1.6 -0. 0.4 0.	程 dt 7.0   4	を課 1/4 7,0 7,0 10,0 10,0 15,1 10,0 10,0 15,1 17,1	中央 3/4 7.0 7.0 10.0 10.0 10.0 10.0 15.1 15.1	古場   左端	1.3 1.8 1.1
23.5.5.	超材表 500.0   左線   敬漢 0,0 1   HL 3.5   HE -3.4   HL 2.5   HS 1 6.5	内在 <50.0 一的 1/4 中央 3/ 137.5 250.0 137 -2.1 (05* -1.6) -0.7 -2.1 -1.	18 of 7.0   14 ± 1.5   0.0   T	7,0 7,0 10,0 10,0 15,1 10,0 10,0 15,1	7,0 7,0 10,0 10,0 10,0 10,0 15,1 15,1	7.0   00   3.6   3 7.0   00   3.6   3 15.1   00   6.0   5 10.0   10s   16.0   16 17.1   16   16.8   16 17.4   16   16.4   16	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·
コンクリート: Fc=210 lfc=70. (音通) lfs=70	. 0 主 章: [5 0 スプラブ: [5	(030) t(t 長期=1676 (030) tft 長期=1876	0 短期≈2812 0 短期≈2812	スラブ版:[SD30] j	<b>∰</b> ≈2912	Δ:長期 水平	泛点 记点
====================================	秋秋	内容 700.0 一股 1/4 中央 3/- 200.0 375.0 200. -7.9 (05= -1.2) -7.3 -7.5 -0	(日 dt 7.0 l 4	左端 1/4 7.0 7.0 11.9 11.9 17.9 17.9 11.9 17.9 20.3	中央 3/4 7.0 7.0 7.0 11.9 11.9 17.9 17.9 17.9 17.9	古場	5 12 1.3 1.3 1.00
(6.FL A 3 ~2 ) pab 255-70 上曜 5-D22 3-D22 5-D22 下塚 3-D22 3-D22 3-D22 スクラップ 2-D10 6260	部核及 750.0   左端	程度 700.0 一般 124 中央 32-2 200.0 375.0 200 -11.2 (DE= -0.7) -3.9 -11.7 -5.	4	7.0 7.0 20.1 11.9 25.9 17.9 17.9 17.5 33.5 20.3	7.0 7.0 11.9 17.9 17.9 17.9 17.9	7.0   左続 2 7.0   0L 12.9   12 20.1   106   12.2   12 29.9   16D   13.9   12 17.9   105   15.9   15 33.9   15   22.9   22 20.3   16   1.17   15	5 18 7 2 2 2 3 3 4 4 5 7 8 9 1 1 2
(6.FL 6 2 -1 ) B+D 25× 70 上場 5-D22 3-D22 3-D22 下線 3-D22 3-D22 2-D22 マジッファ 2-D10 \$200	都材長 600.0   生婦 0.0 1   位記 0.0 1   れ 14.0   れ 24.6   れ 14.0	RE 550.0 一般 1/4 卓央 3/4 167.5 300.0 162/ -2.3 (08= -1.9) 2.5 -2.3 -2. 4.2 0	2	7.0 7.0 7.0 20.1 11.9 26.5 17.9 17.9 17.5	7.0 7.0 11.9 17.9 17.9 17.9 17.9	7.0 1 左翼 7.0 10L 8.5 4 11.9 100 6.6 6 17.5 10D 11.6 7 11.9 10kk 15.1 15	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·

	* * Super Build / SS1	***		t-	CHLOSINS	TION E	OUIPMEN.	F AREA)					ION SYSTI RC是 核			PJŒ- 5-#·	-67
229	y-h:Fe=210 Lfe=70	0.0	ぎ 男: 29357:	(SD30)	rīt 長期 sīt 長期	*1870 =1270	爱琴=2812 爱恩=2812		スラブ監	: (5630)	扫棋=281	2			Δ: 長系 水・	早 15点	
[G, FL B*D 上塩 下塩 スタクック	35= 90 3-D22 4-D22 8-P33 2-D22 4-D22 6-D22 - 2-D10 6200	1 位置 1 位置 1 位置 1 位 1 位 1 位 1 位 1 位 1 位 1 位 1 位 1 位 1 位	元璋 C.O 2.4 -5.8 2.4 6.2	206.0 (05=	中央 375.0 -15.0 -1.3) -15.0	3/4 200.0 0.E 2.0	右右 0.0 37.0 4.0 37.0 41.0	Id: L I T IMAL IMAS L I T	7.0 7.0 15.7 23.7 15.8 26.8	21.0 31.6 31.6	7.0 7.0 21.0 31.6 31.6	21.0 31.6 31.5	7.0 21.4 63.2 47.4 71.5	101   100	左足 10.7 15.2 12.6 22.0 32.1	19.9 15.2 21.8 22.0 32.1	
[G.FL 5×9 上型 下塩 スクフッフ	8 3 -2 3 35× 50 8-D22 4-D22 5-D22 6-D2Z 5-D22 3-D22 2-D10 6200	節材表   位置   1 位置   HE   HL	750.0 758 0.0 38.0 -2.3 38.0 40.3	71.5 1/4 200.0 (05° -7.7	中央 375.0 -22.7 -0.6) -22.7	200, 0	右題 0.0 23.9 2.3 23.9 26.2	Idt 上 Iffal IMaS上 I Tu 上	7.0 7.0 41.4 63.2 47.4 71.5	26.2 21.5 39.5	7.0 7.0 26.2 31.5 39.5	26. 2 31. 6 39. 5	7.0 7.0 26.2 35.5 23.7 44.7 26.8	100 100 100 100 10表 10系	左線 24.8 22.6 25.7 25.0 36.7 1,40	右城 21.0 22.8 21.9 25.0 35.7 抵 1.37	
【G.FL B×D 上述 下述 スクラップ	35× 90   5-022  3-022  3-022 3-022  3-022  2-022 2-010  9200	1 存在点 1 位置 1 加 1 加 1 加 1 加 1 加 1 加 1 加 1 加 1 加 1 加	500.0 左端 0.0 23.4 -5.5 23.4 28.9	162.5 (00: 8.7 10.6	中央 300.6 1.5 -2.3) 1.5 2.7	3/4 162.5 -1.0 3.2	市海 0.0 1.9 E.0 1.9 9.9	Ines上 Ines上	7.0 7.0 26.2 39.5 23.7 44.7	15. 7 23. 7 23. 7	7.0 7.0 15.7 23.7 23.7	15. 7 23. 7 23. 7	7.0 7.0 15.7 23.7 15.8 25.8	101 100 100 100 104 104 104 104 104	左路 10.1 6.5 13.5 18.8 29.1	右接 3.0 6.5 6.4 18.8 26.1 括 1.05	
[G.FL 8*D 上環 下屋 327ップ	35* \$0 3-D22 4-D22 E-D22 2-D22 4-D22 6-D22 2-D10 6200	1 影射表 1 位置 1 AL 1 NE 1 ME 1 MS L	左延 0.0 2.4 -5.8 2.4 8.2	75.5	中央 375.0 -15.0 -1.3) -15.0	3/4 200.0 0.6 2.0	お集 0,0 37,0 4,0 37.0 41.0	Int F	7.0 7.0 15.7 23.7 15.8 26.6	21.0 31.6 31.6	7.0 7.0 21.0 31.5 31.6	21.0 31.6 31.6	7.0 7.0 41.4 63.2 47.4 71.5	10L 10D 10D 10.長 1 短	左端 10.7 15.2 12.5 22.0 32.1	右路 19.5 15.2 21.8 22.0 32.1	
(G.FL E-D 上端 下端 スケフ・フ	35* 50 8-022 4-022 5-022 6-022 6-022 3-022 2-010 6200	「お材夫」 「位置 「位置 「ME」 「ME」 「MS」	方達 0,0 38,0 -2,3 32,0 40,3	1/4 200.0 (0==	や央 375.0 -22.7 -0.6) -22.7	3/4 200.0	お類 0,0 23,9 2,3 25,9 26,2	Idt 上 ImaL ImaS上 ImaS上 Imu上	7.0 7.0 41.4 53.2 47.4 71.5	26.2 31.5 29.5	7.0 7.0 25.2 31.6 39.5	26.2 31.6 39.5	7.0 7.0 26.2 39.5 23.7 44.7	100 100 100 100 100 100 100 100 100 100	左接 24.8 22.8 25.7 25.0 35.7	在是 21.0 22.8 21.9 25.0 36.7 辆 1.37	To All Line Transition Line
======	*************	**===###	# # # # # # # # # # # # # # # # # # #	EZZESE	**********	·====:	********	= # 2 = = = 8			.,	- 1			raf et le fi		**
						٠.				1. 1.		. :				and the second	.,
:	the second of the								14.01	** - * *	1 - 1 - 1 - 1 - 1 - 1 - 1 - 1 - 1 - 1 -			17. 17.	٠		
٠.														٠.			

** * Super Build / SS1 **	t	CHLORINATION EDUIP	IENT AREA)			UNION SYSTEM 75 【RC集 数定計算:	1216 PIGE- 5-4-6! 2)
コンクリート: Fc=210 Lfc=70.0 (登造) Lfs= 7.0	[375-71 : יל-ללג	A11 学到-1840 設置。	812	•			A:長期 15点 水平 15点
####################################	対長 600.0 内法 左接 1/4 支 6.0 162.5 23.4 -5.5 (05= 23.4 6.7 上 28.9 10.6	550.D 一段目 dt 中央 3/4 300.0 152.5 1.5 -2.3) 1.5 -1.0 2.7 3.2	7.0   1.0   下 1.5   Hal 6.0   Has上 1.5   下 9.9   Hu 上 6.1   上	25, 2 15. 7 25, 2 15. 7 25, 2 25. 7 23, 7 23. 7 44. 7	7.0 7.0 15.7 15.7 23.7 23.7 23.7 23.7	7.0   7.0   01. 7.0   101. 7   15.7   100. 7   23.7   100. 7   25.6   104. 26.6   1.21. 17.8   1.43.	左路
	村長 750.0 内法 定職 1/4 型 0.0 200.0 3.4 (GE <sup>®</sup> ・ 3.4 -7.3 上 8.3	700.0 一段目 dt 中央 3/4 表 375.0 200.0 1 -8.0 -0.3 1 -8.0 -0.3 1	7,0   	左线 1/4 7.0 11.9 11.9 17.9 17.9 11.9 17.9 20.3	中央 3/4 7.0 7.0 11.9 11.9 17.9 17.9	石炭 1 7.0 l 7.0 lGL 3 20.1 lGo 3 29.9 lGD 5 17.9 lGs長 23.9 l 規 20.3 la長	変数 古部 6.5 10.5 8.4 8.4 6.3 12.3 14.3 14.3 20.4 20.4 1.05 哲 1.00
[G.FL D 3 -2 ] 1 B*D 35* 70 上端 5-522 3-522 3-5221 位 下線 3-522 3-522 3-5221 位 ア線 2-521 位 1 2-521 位 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	材長 750.0 内注 左切 1/4 夏 0.0 200.0 15.4 -7.4 (05= 19.4 -3.8 上 21.8	200.0 一段目 dt 中央 374 を 275.0 200.0 -11.0 -0.7) -11.0 -5.7 1	7.0   13   ld: L 0.0   F 5.4   Mal 2.4   Hast 5.4   F 7.8   Hu L	7.0 7.0 20.1 11.9 25.9 17.9 17.5 17.9 33.5	中央 7.0 7.0 11.9 11.5 17.9 17.9 17.9 17.9	お記   7,0   7,0   01 20.1   10。 29.9   100 37.9   108長 35.9   15 20.3   4長	左馬 右塔 12.8 11.7 12.2 12.2 13.8 12.7 15.9 15.9 22.8 22.8
[6,F, D 2 -1] [ 1] [ 1] [ 1] [ 1] [ 1] [ 1] [ 1]	対長 600,0 内流 を増 1/4 2 0,0 162.5 14.7 1.8 (0E= 1 14.7 1.8 上 19.5 3.6	550.0 一段目 dt 中央 3/4	7.0   12   61 ± 0.0   F 2.7   mal 6.6   mas± 2.7   F 9.2   mu ±	在版 1/4 7.0 7.0 70.1 11.9 29.9 17.5 17.9 17.9 33.9	PR 3/4 7.0 7.0 11.9 11.9 17.9 17.9 17.9 17.9	で終 7.0   7.0   00 11.5   00 17.5   100 11.9   00長 20.3   見 13.5   04長	在经 右線 5.3 5.3 7.2 7.2 12.1 8.1 15:4 15.4 21.6 21.5 1.13 年 1.05
コンクリート: Fc=210 Lfc=70.0 ( 挙 通 ) Lfs=:7.0	主 哲:[SD30] 22727:[SD30]	rft 長期=1670 短期=2 vft 長期=1870 短期=2	B12 E12	スラブ <b>5:</b> (SP30)	短期=2812		A: 長城 亞点 水平 包点
####################################	材系 500.0 円底 窓境 1/4 2 0.0 137.5 1.3 −6.3 (65= 1.3 −1.7 1.7 −6.1.5 下 5.0 5.0	450, 0 一份 ct 中央 3/4 を 250, 0 157, 5 -2, 2 -2, 2) -2, 2 -0, 8 0, 7 3, 0 2, 4	雅 lot 上 0.0   下 3.4   MaL 4.6   MaS上 3.4   下 5.0   Mu上 1.2   下	7.0 7.0 15.9 15.9 23.8 11.9 11.9 23.9 27.1	7.0 7.0 15.9 15.5 11.5 11.5 23.9 23.5	7.0   0.0	5.8 5.6 5.1 5.1 6.9 21.6 23.8 23.8

*** Super Buils / SS1 *	* *.,	(CHLOR1	NATION EQUIPME	(AZRA TI			INION SYSTEM 755216 PAGE-5 [RC只 我定計算2]	5-4-65
コンクリート: Fc=210 Lfc=70. (音語) Lfs= 7.					スラブ <u>病</u> :(SD30)			Ā
上記 4-D22 2-D22 4-D221 下記 2-D22 4-D22 2-D221 297-7* 2-D10 6200 1	部材長 500. 左端 0.0 nL 3.2 nE -3.0 nL 3.2 nS 上 6.2	0 内法 <50.0 1/4 年久 137.5 250.6 -1.3 (05年 -1.3 -0.3 -1.3	3/4 5% 0 137.5 0. 3 5. 3 -0.3 3. 0.9 6.	0   5: 上 0   下 2   mat 0   ma5上 2   mu上	7.0 7.0 15.9 15.9 23.9 11.9 11.9 73.9	7.0 7.0 15.9 15.9 11.9 11.9 23.9 23.9	23.9 IOD 5.0 5.6 11.9 IO長 20.9 20.5 27.1   日 25.1 25. 13.5 Io長 1.54 版 1.	2 1 0 9 1
[6.FL 4 C -D ] B=0 35* 70 L% 4-D22 2-D22 4-D22  T% 2-D22 4-D22 2-D22  277-7 2-D10 6200	が が が が が が が が が に が に が に が に が に が に が に が に が に が に に が に が に に に に に に に に に に に に に	D 内选 450. D 1/4 中央 137. 5 250. C -2. a (GE= -2. 2 -0. 7 -2. a 0. B 2. 3 3. C	一段性 dt 7. 3/4	Idr 上 O I 一下 2 Ins上 3 Ins上 2 I mu上 5 Inu上 1 I	23.9 11.9 11.9 23.9 11.5 23.9 11.5 23.9	7.0 7.0 15.9 15.9 11.9 11.9 23.9 23.9	7.0   左接 右端 7.0   0L 3.6 2.6 3.1 3.1 3.1 3.1 3.1 3.1 3.1 3.1 3.1 3.1	e 1 1 6 0 18,
799-79 2-D10 \$200 1	部材長 500、 左端 0.0 付性 1.7 ME -5.3 ML 1.7 MS 上 7.0	0 内法 450.0 1/4 中央 137.5 250.0 -4.5 (QE= -1.5 -4.1 -4.5	一段目 dt 7, 374	0   1	左旋 1/4 7.0 7.0 15.9 15.9 23.5 11.9 11.9 23.9 27.1	中央 7.0 7.0 15.9 11.5 11.5 23.9 23.9	古規 i 7.0 i 左端 古名 7.0 iの 4.6 6.6 9 15.9 iDo 5.5 5.3 1 23.9 iOD 7.4 5.4	6 5 4 1 8 35
1	部材美 500. 左键 0.0 hL 6.2 ME -2.4 hL 8.2	0 内弦 450.0 1/4 中央 137.5 250.0 -2.6 (0E= -1.0 -0.9 -2.6 0.1	一段目 ot 7. 3/4 吉認 0 137.5 0. 5 5. 0) 2. 0 0.1 8.	O I L O I T O I T O I T O I T O I T O I T O I T O I T O I T O I T	左端 1/4 7.0 7.0 15.9 15.9 23.9 11.9 11.9 25.9 27.1	中央 3/4 7.0 7.0 15.5 15.5 11.9 11.5 23.5 23.5	右延 1 7.0 10 左続 右前 7.0 10 5.5 5.6 1 15.9 10 5.5 5.5 2 23.9 100 7.1 7.	6 5 1 6
[G.FL 3 C -D ]  B+D 35*70  - 上版 4-D22 2-D22 4-D22   下版 2-D22 4-D22 2-D22   Z27772* 2-D10 6200	数材長 500. 左端 位置 0.0	り 内法 450.0 1/4 中央 137.5 250.0 -4.9 (0ぎ= -1.9	一段目 et ?。 3/4 右校 0 137.5 0. 10 5. 3 -4.1 1, 7,	D   dt ± O   T 7   Mai 2   Mas ± 7   T O   Mu ±	定域 1/4 7,0 1,0 15,9 15,9 23,9 11,9 11,9 23,9 27,1 13,5	中央 3/4 7.0 7.0 15.9 11.9 15.9 12.9 23.9	7.0   EM 64 7.0   0. 6.5 15.9   00 5.5 5. 3 27.9   00 5.4 7.0 11.5   0.5 20.1	6 5 4 1 8

· · · Super Build / SSI · · ·	(CHLORINATION EQUIPMENT AREA)	4.	lwiox system 751216 Place- 5-4-7 【RC項 規定計算2】
	主 路:[9D30] rft 長路=1870 短期=2812 スプラファ:[5D30] vft 長路=1670 短期=2612	スラブ舞:[5036] 頻繁=2812	4: 長期 第点 水平 野点
(G.FL 2 A - 3 ) 原料系 B=D 35-70 t 比略 4-D27 2-D27 4-D221 位置 下線 2-D22 4-D27 2-D271 M. スタウッフ・ 2-D10 6200 t NE ドルト (MS L ) 下	500.0 內法 450.0 一投音 ct 7.0 { 定辖 1/4 中央 3/4	左锋 1/4	7:0   女婦 右路 7:0   女婦 右路 7:0   0 8:0 11.8 9:5.9   100 5:0 5:0 9 23.5   100 11.9 15.7 9 11.9   10長 18.5 18.5 27.1   見 27.9 27.9 13.5   10長 1.36 短 1.37
[G.FL 2 B -C ]   影材表 B*D 35= 70   比如 上如 4-D22 2-D22 4-D22 位数 下級 2-D22 4-D22 2-D22 时 277-7' 2-D10 6200   HE   HE	500.0 内弦 450.0 一段目 dt 7.0 l 左端 1/4 中央 3/4 方弦 1dt 上 0.0 137.5 250.0 137.5 0.0 l 下 11.4 -5.6 1.1 lint 11.4 -2.1 -5.6 -2.2 11.1 lint 14.7 3.6 5.6 3.7 li 下	左脚 1/4 中央 3/4 7.0 7.0 7.0 15.9 15.9 15.9 15.2 23.9 11.9 11.5 11.5 11.5 23.9 23.9 23.1 17.1	お話 !
[G.FL 3 C -D]	500.0   内注   450.0   一次目 et   7.0     左矩   1/4   中央   3/4   右端   ldt 上   0.0   137.5   250.0   137.5   0.0   下   11.7   -5.3   (05= -2.6)   7.4	左堤 1/4 中央 3/4 7.0 7.0 7.0 15.9 15.9 15.9 15.5 23.9 11.9 11.9 11.5 11.9 23.9 23.9 23.9 27.1	ち埋   左端 古場 7:0   左端 古場 7:0   11.4 7:9   15.5   100   15.3   11.6   15.5   11.5   11.5   12.7   27.7   13.5   12.5   15.
【G.FL 1 R -3 】	500.0 内法 450.0 一段目 4 7.0   左接 1/4 中央 3/4 方疑 141 0.0 137.5 250.0 137.5 0.0   F 2.7 -6.0 -5.0 -5.9   Mal -4.7 (0=-1.7) 3.6   Mas 2.7 -6.7 -6.0 -3.4 5.5   F 7.4 2.0 9.1 6.5 4.6	左路 1/4 中央 3/4 7.0 7.0 7.0 15.9 15.9 15.9 15.5 23.9 11.9 11.9 11.5 11.9 23.9 22.9 23.9 27.1	ち花 1 7.0 1 左端 ち辺 7.0 10 左端 5.8 9.7 9.5 15.9 100 8.2 8.2 8.2 9.2 9.1 9.1 9.5 10.2 10.3 10.2 10.9 10.9 10.9 10.9 10.9 10.9 10.9 10.9
(6.FL ) B -C ) 1 504 R=D 35= 70 上版 4-922 2-702 4-922 1 位置 下號 2-022 4-922 2-9221 时 271~7* 2-010 9200 日 日 日北・ 日本・ 日本・ 日本・ 日本・ 日本・ 日本・ 日本・ 日本	500.0 内後 450.0   一段日 代 7.0     左接   1/4   中央   3/4	友獎 1/4 中央 3/4 7,0 7,0 15.9 15.9 15.9 23.5 11.9 15.9 15.9 11.9 23.9 23.9 23.9 27.1 13.5	右援 1 7,0   左堤 右場 7,0  DL 5,2 5,2 5   15,9  Do 8,2 5,2 6   23,9  GD 9,7 5,7

DESIGN OF		
	N OF CALCULATION	
· QD : X	PIRECTION QD=QL+n·QE n=1.5	·
У	DIRECTION QD=QL+n·QE n=1.5	
(2) MATERIAL		
(CONCRET	Έ)	
Fc :	DESIGN STANDARD STRENGTH OF CONCRETE	(kg/cm <sup>2</sup> )
Lfe :	ALLOWABLE COMPRESSION STRESS AT PERMANENT CONDITION (TRANSIENT CONDITION : Lfc*2.0)	(kg/cm <sup>2</sup> )
Lfs :	ALLOWABLE SHEAR STRESS AT	
210 .	PERMANENT CONDITION (TRANSIENT CONDITION : Lfs*1.5)	(kg/cm <sup>2</sup> )
(REINFOR	CING BAR)	.*
rft :	ALLOWABLE TENSILE STRESS	(kg/cm <sup>2</sup> )
wft :	ALLOWABLE TENSILE STRESS FOR HOOP	(kg/cm <sup>2</sup> )
(3) EXPLANAT	ION OF MARK	
POINT :	DESIGN POINT OF MEMBER	(cm)
Δ :	ADOPTION POINT OF STRESS	(cm)
Dx, Dy :	DEPTH OF COLUMN	(cm)
đť :	DISTANCE BETWEEN TENSILE RE-BAR AND TENSION END	(cm)
<b>#</b> :	ADITIONAL COEFFICIENT OF FORCE FOR LONG COLUMN	
NL :	AXIAL FORCE AT VERTICAL FORCE	(t)
NE :	AXIAL FORCE AT HORIZONTAL FORCE	(t)
ML :	BENDING MOMENT AT VERTICAL FORCE (NODAL POINT)	(tm)
ME :	BENDING MOMENT AT HORIZONTAL FORCE (NODAL POINT)	(tm)
ML ;	DESIGN BENDING MOMENT AT PERMANENT CONDITION	(tm)
NS :	AXIAL LOAD AT TRANSIENT	(t)
MS :	DESIGN BENDING MOMENT AT TRANSIENT CONDITION	(tm)
QL :	SHEAR FORCE AT VERTICAL FORCE	(t)
OE :	SHEAR FORCE AT HORIZONTAL FORCE	( t )
Qo :	SHEAR FORCE OF PERMANENT LOAD AT SIMPLE SUPPORT	(t)
Pt :	TENSILE RE-BAR RATIO , =at/(dx,y * dy,x)	(%)
at :	SECTION AREA OF TENSILE RE-BAR	(cm²)
Mu :	YIELD BENDING MOMENT	(tm)
2 <b>19</b> Mu ;	TOTAL MU OF GIRDER USE FOR CALCULATION OD OF COLUMN	(tm)
α :	4/(M/(Q*(Dx,y-dt))+1)	
QD :	DESIGN SHEAR FORCE	(t)
Qz :	ALLOWABLE SHEAR FORCE AT PERMANENT CONDITION	(t)
Pw :	HOOP RATIO =aw/(Dx.y*x)	(%)
	aw : SECTION AREA OF A SET OF HOOP	(cm <sup>2</sup> )
	x : PITCH OF HOOP	(cm)

S

COL	1005

α	ONCHETE	: ;F	c=21	0 L[c=70.4	MAIN C	-re raa;	(seao) ,	r f t taxe:	1670 51	DRT+281;	2			۵	, iag				Y) ILYDAL F Y) NOOAL P	
		- (	HOBINAL	) U( 3ª 7.0	•	HOOP:	(0202)	els mores	1970 S	CRT = 281	2.				portizon	201. 17	WALL I	) 101K	T NUML A	ODAL
- e Y 17	TECH	MacY.	DIREC	T10H ====:							<b>:</b>		****	*****	3 E E E E E E	# # # # # # # # # # # # # # # # # # #	222222	**==*	2522234	
	-6. FL			11 TENCH		11/2		dt=						1						
DX+DY		*		7	POINT	HE	111,	ME	HL.	HS	214	HaL	HaS	Ω	0E	No	nyne	OD	DaS	
TOP	~ D		-0	1 C(2) TOP							4~			i -						
ECTTO			-0	I BOTTO	4						•-			ı						
HOOD	-0		- <i>p</i>	ŧ										* KG (	(a	•	) EDIGH			
	ę		Ģ	1 (Y) 10P										1			OF			
				1 POT/10		4								1			COSTINUS			
				Î JOLYF	TOP	-D £0	ו- אסבית	Þ						l Ca≃	(a*	ŧ	) LEACH			
				!										!			OF			
				1													COLUMN			

SD 30	ASTM A615 Grade AD
D10	 <b>₽</b> 3
D13	 £ 4
D16	 <b>#</b> 5
D19	 <b>#</b> 6
D22	 £ 7
D25	 ÷ 5

(CHLORINATION EQUIPMENT AREA)

UNION SYSTEM 751216 PAGE- 5-4-76

コンクリート: Fc=210 lfc=70.0 (登道) lfs= 7.0	当 第:[5930] rft 長期=1870 短期=2812 フーブ:[5930] vft 長期=1870 短期=2812		△ 長類(X) 紅点(Y) 紅点 水平(X) 紅点(Y) 紅点
======= X ##=== Y ##===========	********************************		***********************
[R.F -1FL A 4 ]] 部投長 190.0	) Nt.= 11.5 <t= 7.0<="" td=""><td></td><td>or CF Mar nyman DD GaS</td></t=>		or CF Mar nyman DD GaS
DX+DY 50 * 50   位式	HE WE HE HE' HE	MS Mal Mas I	, <b>v</b> e ve ve ve e e e e e
	1 711 215 515 115 115 114	10.1- 12.1 17.7   3.3- 12.1 17.7	
投資 4-D22 3-D22 1 投版 0.0	0.5 -2.8 0.5 12.0	3.3 12.1 17.7	Oa= 13.1 (α=1.00) 内法 160.0 、
7-2' 2-D13 2-D13 !	-7.1 1.7 -5.9 1.7 13.4	7.6 9.8 14.1	
9150 9150 1(Y)拉联 D.S		3.7- 5.8 14.1 1	
斯斯特贝 4 3 1 在肾 0.0	0.070 696 6-052		OA= 13.1 (a=1.60) 内台 160.0
世界 4 3   全数据 注释	C-D12 CP G-D14	***********	*******************
[R.FIFL A 3 ]   野村長 190.0	) HL= 23.1 et= 7.0		
px=py 59 × 50   位家	HE ME HE ML! NO	ns Mal MaS I	
挂缝 4-D22 3-D22 1⟨X>柱鎖 0,0	-0.2 -0.7 -5.0 -0.7 22.9	5.7→ 11.7 19.5 [	
## 4-D22 3-D22 1 ## 0.0	0.6 -2.9 0.8 23.3	3.7~ 11.7 19.5 [	0.8 24.7 1.8
2-2' 2-D13 2-D13			Ga= 15.8 (a=1.20) 内法 160.0 0.6 1.5 20.2 2.2 23.4
6150 . 6150 1(Y)拉頭 D. 0		7.0~ 16.2 15.0 1	. 0.9 1.0 5515 215
新菇柱類 4 3   柱首 0.0		3.4- 10.2 16.0	Ob= 13.1 (a+1.00) 内法 160.0
	B-D22 农民 B-D22	Pretoscoposta e e e e e e e e e e e e e e e e e e e	0
******************************		. 1	Y 方向: 對力整付
[2.F-1FL A 2 ]] 密材表 190.0 tranty 50 = 50   位置	NE NE ME ML' NS	MS MaL MaS I	
		11.7- 11.9 18.6	
- With The Court I may a a		3.5- 11.9 16.3 1	
接路 4-522 3-522 1 延路 0.0 ラーフ・2-D13 2-D13			Os= 13.1 (a=1.00) 内注 130.0
6150 \$150 (Y)控制 0.0	-0.7 0.0 0.0 0.0 15.B	0.0- 10.3 14.5 1	
M 5 2 3 1 注册 0.0		0.0- 10.3 14.5	
世界 4 3   全鉄板 世界	E-D22 注篇 E-D22		Ose 13.1 (c=1.00) 内性 130.0
国际公司 医克尔克氏 医克尔克氏 医克尔克氏 医克尔克氏 医自己性 医自己性 医自己性 医自己性 医血管 医血管 医血管 医二甲基甲基甲基甲基甲基甲基甲基甲基甲基甲基甲基甲基甲基甲基甲基甲基甲基甲基甲基			
[E.F -1FL B . 4 ]] 新枝長 190.0		ms hat mas i	OL OE MU NUMU CD DaS
DX+DY 50 = 50   QT		13.5← 11.7 19.4	
柱段 4-D22 3-D22 14×>柱以 0.0		3.2- 11.7 15.1	
程序 4-D22 3-D22 性路 0.0	-0,2 -3.0 0.2 2014	***	Ge= 13.1 (a=1.00) 内法 155.0
フーフ* 2-D13 2-D13   9150 9150  (Y)社員 0.0	6.8 -0.3 -7.5 -0.3 22.2	7.e- 10.2 15.6 L	
*****		3.6→ 10.2 15.6	
型がなが、 3   Aを存 技術	8-D22 井成 8-D22		08= 13.1 (0=1.60) 内长 160.0
		=##==#==#=#=#=	
[R.F -1FL B 3 ]] 部材長 190.0	N <sub>L</sub> = 44,9 ct= 7.0		OF DE MO NUMU DD GAS
DX*DY 50 * 50 1 位置	HE HE HE HL' HS	ns Mal Mas I	The state of the s
, 長月 4-D22 3-D22 (XX住所 0.0		6.9- 11.2 22.9 1	0.0
· 直接 4-D22 3-D22 1 色料 0.0	0.7 -2.5 0.7 <5.3	3.6- 11.2 23.0 [	Da= 15.8 (α=1.20) 内法 155.0
7-7* 2-D13 2-D13		5.4- 10.0 19.3	
e150 e150 ( <y)性班 0.0<="" td=""><td></td><td>3,0- 10.0 19.3 (</td><td></td></y)性班>		3,0- 10.0 19.3 (	
制態技術 4 3   性間 20.0		3,0 13.0 13.3 1	0a= 15.1 (p=1.00) AE 160.0
世郎 4 3   全鉄坊 住類	S-D22 柱鮮 8-D22		~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~

														1 18	CH H	SH # 3	:)	
									10)=2012 10)=2012						水平	(X)	PA CY	> E
*****	==X方向=	********	#E2#===	-1-12:			*******		******	****====	ERESINES	z===##	======== 	=====	0 E = 5 5	esst.	and state	****
		ż )			M. =	18.4											n: 157)	
		50				ML.	ME_	HL.		ms.	MAL		Ct.					
柱线	4-022	3-022	{X>住財			-9, 8				15.6~			1 4.0					
		3-022		0.0		-2, 3	3.5	-2.3	17. 1	5.6~	11.9		) 4.0   0s= 13		23.8			
	2-D13	2-013	1							0.0~	10.3		I 0.0	., ,,,,	77.00	110	7 7	27
11			(Y)柱其			0.0	0.0						0.0		23.8		7.3	
日本社	71 4	3	1 住海			0.0		0.0	17.0	0.0~	10.3		1 DAT 13					
技	<b>ታ</b> ረ	3	1 全氏球	HIM.	6-243 	15 CH	-D22 :EED#8EE	TSSEESS	****	: 4 = 2 = 5 = 1	****					22222	******	
). F -	IFL C	4 )	1 長村長	190.0	. Ni.≠	21. 4	4€ =	7.0		1.1			ı					
(= DY	50 *	50	1	位置	NE	ML				h5 ·	ኮልኒ	MaS	I DL.	OE.	Mo	คงหเ	OD.	Qe!
	4-D22	3-D22	1 <x>柱算</x>	0.0	-0.9	9. 5				13.5⊷			5.1					
Ĥ			1 注戶			0.2	~3.1	-0.2	20.5	3.3~	11.7	19.1					0.7	
-7•	2-D13.	2-D13	1										I 0a≈ 13	. 1 (a	-1.00)	ni	155.0	
-	9:50	<b>9150</b>	14Y>柱双	0.0	-0.8	0.3	-7.5	0.3		7. E			0.1					
ant.	4	3	1 柱灣	0.0	1		-3.4	0.2	22.2	3. 5 ←	10.2	15.6	0.1		19.6		3.3	
**	# £	7	1 444	22 EF 1	A-D22 .	ı≱E n-	-D33				· ·		00 = 13	. L. (a	1.00)	rs:	150.0	
	1FL C		 1 影材長				:====== ::		ESSSSER		. rescars						*======	
		50			NE.	ML	ME_	".U	NS	HS	Mal	maS	, DL	O#	Mar 1	otiona	DD	Паб
		3-D2Z					-6.1			€.5~	11.2		0.8					. 23.
	4-D22	3-D22				-0.0	-2.9	0.7		3.6-	11.2	23. D	0.8		29.5		2.5	
130	2 022	2-D13				0	2.5	٠.	45.5		•		Ge≈ 15					
-, .	6150	<b>0</b> 150	1775 th 16	0.0	-0 A	' n. x	-5.1	0.3	45.7	6.4⊷	10.0		0.1					
							-2, B				10.0	19.3	0.1	14.5	24, 7.		2.7	
12≥1	~ /	3	1 46	33 11 3	0-D22	BH A-	D22						Oa≈ 13	.i (ė	1.00)	内往	160.0	
			****==#*	22222		*******	322222		=#\$====	========		**====		.===:			*************************************	** = # : k: 64
	IFL C		1 哲材美		NL=	18.5		7. D				N-C	οĹ	0.5	Mi.	0.00	113 : K1732	Z13
	. 50 👟		1			M!		HI	NS	ກະ 15.6⊶	MAL 11.8	178.5	4.0		22.6	11-71-10	20	
		3-022			1.3	-8' B		-5.3			11.8 11.8	15.0	4.0	*. 3	23.9		7.3	2.0.
₽.		3-b22		0.0		-2.3	2.5	~2.3	17.5	5. E	11. 5		Ca= 13.			மன்	125.0	
		2-013	1				0.0		(7.7)	0.0	10.3	14 7	0.0	, , <i>a</i> ′	23.00	.,-	7. 3	23
	¢150	¥150	ドヤン 快速	. 0.0	. 1.4	0.0		0.0			10.3		0.0					
	4	3	1 推賞	. 0. 0		0.0			17.2	D. 0	10.3		Ca = 13					
Œ,	5 6	3	1. 全庆記	行以 t	B-D22	EM 6-	コニニニドネシ	==###==	====*	*******			*****	,		1 1 to 1 to 2	150.0	
	1FL D		! 药材長				ct≠	7.0				4.5	h : :	. 1				
ĐΥ	50 ×	50	1	位置	₩E	H	ĸ£		NS		mal.	MaS					GĐ.	
	4-072	3-022	(X)性質					7. 3		10. Z-	12.1	17.7	3.6	O. 1	22.0			
	4-D22	3-D22		0.0		0.5	-2.8	0.5	12,0	3.3	12.1	17.7	3.6		:2.0		0.1	
	2-013	Z-D15											Da= 13.	. i (c:	1.00}	乃云	160.0	
	615D		<y>枝錢</y>		2.1	-1.7	-5. 9	-1.7	13.4	7.5→	9.6	14.1	0.5	2. B	17.5		2.7	2.5.
	1 4	3 '	1 柱路	0.0		-1.0	~2.7	-1.0	13. 4	3.7→	9.8	34.2	0.5 Ga= 13.		17.E		2.7	1.1
		- 3				柱戸 €-	D22						Ωa≈ 13.	1 (0:	1.001	** S**	1EO. 0	

UNION SYSTEM 751216 PAGE- 5-4-76 [RC性 性度計算2] (CHLORINATION EQUIPMENT FREA) Δ: 長路 (X) 節点 (Y) 節点 水学 (X) 節点 (Y) 節点 主 . お: (5930) rft 長期=1870 規算=2812 フーブ: (5930) vft 長期=1870 規模=2812 NL= 23.1 dt= 7.0 NE NL ME NL NS M5 -0.2 -0.7 -5.0 -0.7 22.9 5.7-4 0.7 -2.2 0.7 23.3 3.6-HaL HaS | 11.7 19.5 | 11.7 15.5 | 10.2 15.0 | 10.2 15.0 | 1.8 -2.0 -5.0 -2.0 -1.1 -2.3 -1.1 8-D22 HK 6-D22 NL = 15.4 Ct 7.0 NE ML KE NL 19.6 0.9 -7.8 -3.9 -7.8 -1.6 2.2 -1.5 NS NS 17.3 11.7→ 15.5 3.5⊷ Mal 11.9 11.9 18.5 16.3 Mal 12.0 12.0 MaS 15.1 18.1 NS MS M8L 25.9 3.7- 11.6 25.9 7.0- 11.6 19.9 I NS MS 32,3 7.8-25,3 8.1mal -- 11.5 -- 11.5 maS 21.6 20.5 32.1 9.0- 10.1 17.5 1 34.1 9.7- 10.1 17.5

[CHLORINATION EQUIPMENT AREA]

UNION SYSTEM 751216 PAGE- 5-4-77 【RC柱 初定計算2】

						TREE GENERAL
コンクリート: Fc=210 ( 智 進 )	1.fc=70.0 主 1.fc=70.0 2-	第:[SD30] eft 長期 ア:[SD30] eft 長期	1=1670 HX1=2612			及过(Y)及过(X)积差:Δ 及过(Y)及过(X)平水
DX+BY SO = 50 柱材 4-D22 3-D22 柱材 4-D22 3-D22 2-D-2 2-D13 2-D13 6150 6150 MB柱材 4 3 社村 4 3	1 数符長 515.0 ) 1   位置   ) 1 <xx注册 3<br="" c.0="">1   注酬   D.0</xx注册>	N= 12.9 dt* IE ML ME 7.4 -3.8 -6.5 2.4 6.6 1.5 1.9 -4.4 -2.7 4.7	7.0 HL' NS -3.6 19.3 2.4 15.3 1.9 14.5	MS MAL 10.3→ 12.1 5.0→ 12.1 5.3→ 10.0 7.4→ 10.0	Ma5 1 18.2 1 16.2 1 14.3 1 14.3 1	
DX=DY 50 = 50 性質 4-D22 3-D22 性質 4-D22 3-D22 七岁 4-D22 3-D23 7-7* 2-D13 2-D13 9150 9150 長世祖 4 3		7 ML ME 0.9 -0.2 -3.0 -2.4 5.8 0.6 -0.2 -3.4 0.5 7.6 2 BH 6-522	7.0 ML NS NS -0.2 25.1 -2.4 24.9 -0.2 24.8 0.3 24.8	NS Nat. 3.2- 11.7 9.2- 11.7 3.6- 10.2 7.9- 10.2	19.5   19.8   15.0   16.0	OL DE No NUNO CD CAS 0.5 1.8 25.0 2.7 23.4 0.5 25.0 2.7 = 13.1 (a=1.00) 内在 470.0 0.1 2.2 20.2 3.3 23.4 0.1 20.2 3.3 x 13.1 (a=1.00) 内在 450.0
DX*DY 50 * SO 住所 4-D22 3-D22 住野 4-D22 3-D22 亡野 4-D22 3-D22 1-D13 2-D13 (150 (150 ) 野性相 4 3	1 唇材表 515.0 ) 1 (2) 性類 (0.0 -6) 1 性質 (0.0 ) 1 (7) 性別 (0.0 ) 1 性間 (0.0 ) 1 金数声 性頂 (9-02	7.5 dt* E ML ME 5.4 0.7 -2.9 -1.0 5.2 0.8 -0.2 -2.8 0.4 6.2 2 EH 6-D22	7.0 ML, NS 0.7 47.9 -1.0 47.9 -0.2 48.3 0.4 48.3	HS hat 3.5- 11.1 7.2- 11.1 3.0- 10.0 6.6- 10.0	23.4	OL OE Mu NUMU QD CAS 0.4 1.8 30.0 2.7 23.4 0.6 30.0 2.7 = 13.1 (2×1.00) 内笠 470.0 0.1 1.8 25.3 2.7 23.4 0.1 25.3 2.7 = 13.1 (2×1.00) 内笠 450.0
IFL -G.FL 9 2   Px-Py   50 × 50   Eff 4-D27 3-D22   2-D13 2-D13   2-	1 影材系 515.0 ) { 位置	注	7.0 ML' NS 2.7 39.2 0.6 35.0 -0.2 37.4 0.6 37.4	HS MAL 8.6- 11.3 6.4- 11.3 9.0- 10.0 9.2- 16.0	MaS	DL DE HU NUMU DD DAS D.5 2.7 26.2 4.0 23.4 D.5 29.2 4.0 = 13.1 (a=1.00) 内法 440.0 D.2 3.4 23.1 5.1 23.4
[1FL -G.FL 8 1 ] DX-DY 5D * 5D EH 4-D22 3-D22 D-7 2-D13 2-D13 EH 4-D22 3-D22 D-7 2-D13 2-D13 EH 4-D22 3-D22 D-7 2-D13 2-D13 EH 4-D22 3-D22	位置     	#1 18.7 dr= #2 #4.5 -7.5 1.9 -4.5 -7.5 1.9 6.0  7.5 ~0.4 ~5.8 0.7 6.0	7.0 nt.' NE - -4.5 21.6 1.9 21.6 -0.4 15.3 0.7 15.3	ms mst 12,1→ 11.E 5.9→ 11.8 6.2→ 10.3	19,3   1913   10a 15,1   15,1   Qa	DI 0E Nu NUMU CD 0AS 1.3 3.1 24.3 4.5 23.4 1.3 74.3 4.5 1.3 (c=1.00) 附注 440.0 0.2 2.3 19.0 3.4 0.2 19.0 3.4 0.1 1.1 (c=1.00) 附注 450.0

..

ž

(CHLORINATION COUIPMENT AREA)

ux10n system 751316 place- 5-4-79 [RC性 核定性集2]

コンクリート:Fc=210 Lfc=70.0 主 数:[SD30]:ft 長続=1870 対照=2812 (普通)Lfs= 7.0 フーア:[SD30] vft 長続=1870 対照=2812 森硅(Y)森锰(X)祝美;△ 森硅(Y)森硅(X)学术

1Ft -G.Ft. D	*** Y 方向********************************					7.0		2.5		100	t					
X*DY 50 *	50 1	包置	NE.	HL.		mr,	NS	MS	nat	Ma5		0E		117/110	CD	0a\$
投頭 <-022	3-D22 (XXX)	0.0	-0.2	0.7		0.7	25, 9	პ. ફ⊷	11.6			1.7	25.3		3, 5	23, 4
柱局 4-022	3-023   柱	<b>3</b> 0.0	•	-1.0	5, 9	-1. D	25, 9	6.5	11.6	76 0	0.4		25.3		3, 5	
2-2° 2-013	2~D13 1										1 06= 13.	. 1 (a	-1.00)	na	480.0	
<b>#150</b>	●150 ( <y>柱)</y>	f 0.0	1.8	~1.1	-2.3	~1.1	27.5	3.4-	10. Z	15.4	0.6	1.5	20.8		2. 3	23.
M胚柱頭 4	3 1 131	0.0	)	1,7	5, 3	1.7	27.5	7.0	10.2	16.4	0.6		20.8		2,2	
<b>祖第</b> 4	3 (全成)	3 拉扒	8-022	担間 6	D22			- 4		:-1	Oa= 13.	. i (a	"1.00)	内法	480.0	
~							***==*==	***=**==	0232232	== #====				======		**===:
IFL -G.FL D	2 ]」 裁材:	£ 515.0	)	31.0	dt=	7.0		1.			1					
X*DY 50 *	50 1	位式	NE	M.	M€			n5	∴ MaL	MAS	l Qt	ØΞ	Mu	บกหค	ØĐ.	
柱列 4-DZ2	3-D22 (XX社)	g 0.0	-1.5	2.1			32.5	7. 6⊷	11.5	21.0	0.3	2.5	26.7		3.7	23.
世月 4-022	3-D22   註	j 0.0	)	0.7	7, 2	0.7	29. S				0.3					
7-2' 2-D13	2-013 1										1 Ca= 13.					
. 9150	. 6150 (Y)柱	( 6,0	3.3	-1.2	-7. 3	-1.2	34.3			17.5	0.7	3.0	22. 3		4,5	73.
网络性线 4	3 1 钱	4 0.0	ł .	2,3	7.4	2.3	34.3	9.7-	10.1	17.5	1 0.7		22.3		4,5	
<b>护卧</b>	3 [全代]	5 柱双	8-D22	# B €-	DZZ						Qa= 13.	: (a	*1.00)	内达	450.0	
. 2020=======	**********	##CES##	****		======	F25=2252:		*******	=======	******	***========= •			=====		====:
IFL -G. FL D	3 ) 1 新材。					7.0										
K*DY 50 *	50			ML_	MΞ	er,					QL_			nymo		Ga\$
性別 4-D32	3-P22 1(X)於]					-3.9	25. 8	10.5-	12.1						3.9	
FR 4-D25	3-D32   枝】	\$ 0.0	1	2.7	€.6	2.7	15.6	9. 3→	12. 1	18.3	1.3		22.9		3.9	
2-013	2-012										96= 13.	1 (0	≥1.00)	方芒	450.0	
<b>♦</b> 150	- €150   (Y)核)			<b>≁2.0</b>							0.9					23.
開発管理 4	2 1 核		l .			2.7	14.8	7.4→	10.1		0.9					
性野 4	3 」全款)	挂刀	8-D22	柱尼 8-	DEZ						l Da≃ 13.	1 (0	=1.00)	内法	450. O	

\*\*\* Super Build / SS1 \*\*\*

【 投配館リスト(平面形式) 】

(CHLORINATION EQUIPMENT AREA)

UNION SYSTEM 751216 PAGE- 5-4-20

UNION SYSTEM 751216 PAGE- 5-4-81

UNION SYSTEM TELETIC PAGE- 5-4-82-

[CHLORINGTION EQUIPMENT AREA]

\* \* \* Super Build / SS1 \* \* \*

3

C