

2025年版

露出型弾性固定柱脚工法 H形鋼用 保有耐力接合タイプ

ISA"-A
HPS-H

工法:(一財)日本建築センター評定/BCJ評定-ST0282-04 材料:国土交通大臣認定 サイズバリエーションがさらに進化。 柱脚の設計が容易、 高い柱脚耐力で安心・安全。 多様化する設計ニーズに応えます。



HP-H・HPS-H シリーズ H形鋼用 保有耐力接合タイプ

HP-H 適用柱サイズ

H150	H175	H200	H250	H300	H350	H400	H450	H500	H600	H700	
HPS-H	適用柱サ	イズ									
H200	H	250	H300	H350	H	H400	H450	H5	00	H600	

ISベースで使用に当たって

- 1 本カタログは、建築設計事務所、建築施工会社、鉄骨加工会社において、ISベースを用いた建築物の設計・施工 及び現場監理を、スムーズに問題なく行うためのものです。 設計・施工に当たっては、別冊の「設計ハンドブック」・「配筋検討参考資料」・「施工マニュアル」と合わせて ご参照ください。
- 2 ISベース柱脚工法は、国土交通大臣認定のISベース専用材を使用し、日本建築センターの一般評定を取得した工法です。「設計ハンドブック」及び「施工マニュアル」などISベース標準書に記載された内容に反した設計・施工や、不適切な使用により生じた不具合については、責任を負いかねます。
- 3 ISベースの施工(アンカーボルトの据付、ベースモルタルの充てん)は、当社「ISベース技術委員会」の審査により、認定した施工者が行います。

設計・施工上の注意事項

- 基礎コンクリートの破壊検討 (剥落・割裂) 及びアンカーボルトの定着検討は、標準の柱形幅の範囲内であれば、検討は不要です。標準外の大きさや柱形と柱芯が偏心する場合は、当社にて検討を行います。 (設計ハンドブックP42参照)
- 柱形の立上り寸法は、250mm以下を標準としますが、250mmを超える場合は、当社にて立上り部の曲げ検討を行います。(設計ハンドブックP16参照)
- アンカーボルトのナット部分が土間コンクリート等で被覆される場合は、シングルナットを標準としています。 土間コンクリート等で被覆されない場合は、ダブルナット又は六角リングで戻り止めが必要となります。
- 標準形状図の最低基礎高さは、杭基礎を考慮していない寸法となります。杭基礎の場合は杭出寸法を、 最低基礎高さに加算して基礎深さを決定してください。
- 標準形状図のモルタル厚さは、30mmを標準として表記していますが、30~50mmの範囲内で使用できます。
- 地中梁下端筋とアンカーボルトの定着板やナットとの、干渉を避けるために注意を要する梁成範囲及び梁 主筋径・本数別による最低梁幅寸法(参考)については、別冊「配筋検討参考資料」を参照してください。
- 柱形に使用する異形鉄筋の材質について、D16以下はSD295、D19~D25はSD345、D29以上は SD390を使用してください。
- 基礎コンクリートの設計基準強度は、Fc=21N/mm²以上としていますが、角形・円形鋼管のサイズが 600mm以上については、Fc=24N/mm²以上としてください。
- ISベース取付けの角形鋼菅柱材をめっき施工する場合は、溶融亜鉛めっき対応品(ベースプレートにめっき施工用の貫通孔を加工した柱脚)のGシリーズを使用できます。その他の柱材をめっき施工する場合は、当社にお問い合せください。
- アンカーボルトの据付において、アンカーボルト位置(柱芯、高さ)の指示及び据付後の精度確認は、 現場工事管理者にお願いしております。
- ISベースの対応柱材の鋼種は、設計ハンドブックをご参照ください。









HP-H H形鋼用 保有耐力接合タイプ ラインナップ

		適用日形	鋼サイズ		アンカー	A* 7=°1 1	
 柱脚記号		F值=235	5 N/mm ²		ボルト	ベースプレート	
		一定 m	外法・	<u>一定 </u>	│ 本数一呼径	強軸方向×弱軸方向×板厚 mm	
HP1515H	H-150×150×7×10		111	111	4-M24	320×250×32	
HP1717H	H-175×175×7.5×11				4-M24	380×290×36	
HP2015H	H-194×150×6×9				4-M24	370×280×32	
HP2020H	H-200×200×8×12				4-M30	380×320×36	
HP2512H	H-248×124×5×8	H-250×125×6×9			4-M24	420×260×32	
HP2517H	H-244×175×7×11				4-M30	430×300×36	
	H-244×252×11×11	H-248×249×8×13					
HP2525H	H-250×250×9×14				4-M36	460×420×40	
HP3015H	H-298×149×5.5×8	H-300×150×6.5×9			4-M30	480×300×32	
HP3020H	H-294×200×8×12				4-M36	500×350×40	
LIBOOOLI	H-294×302×12×12	H-298×299×9×14					
HP3030H	H-300×300×10×15	H-300×305×15×15			4-M42	530×510×45	
HP3517H	H-346×174×6×9	H-350×175×7×11			4-M30	530×350×36	
HP3525H	H-336×249×8×12	H-340×250×9×14			4-M42	570×450×45	
	H-338×351×13×13	H-344×348×10×16					
HP3535H	H-344×354×16×16	H-350×350×12×19			4-M48	630×560×60	
HP4020H	H-396×199×7×11	H-400×200×8×13	H-400×200×9×12		4-M36	610×410×40	
LID 400411	H-404×201×9×15		H-400×200×9×16		4.1440	0.404.4050	
HP4021H			H-400×200×9×19		4-M42	640×440×50	
HP4030H	H-386×299×9×14	H-390×300×10×16			4-M48	650×550×50	
110404011	H-388×402×15×15	H-394×398×11×18			0.140		
HP4040H	H-394×405×18×18	H-400×400×13×21			6-M48	680×670×60	
HP4041H	H-400×408×21×21				6-M48	680×660×65	
HP4042H	H-406×403×16×24	H-414×405×18×28			8-M48	700×680×75	
HP4520H	H-446×199×8×12	H-450×200×9×14	H-450×200×9×12		4-M42	680×380×50	
	H-456×201×10×17		H-450×200×9×16	H-450×200×12×19			
HP4521H			H-450×200×9×19	H-450×200×12×22	4-M48	720×470×60	
			H-450×200×9×22	H-450×200×12×25			
HP4530H	H-434×299×10×15	H-440×300×11×18			4-M48	710×570×55	
HP5020H	H-496×199×9×14	H-500×200×10×16	H-500×200×9×12		4-M42	740×450×50	
HF3020H			H-500×200×9×16		4-10142	740×450×50	
	H-506×201×11×19		H-500×200×9×19	H-500×200×12×19			
HP5021H			H-500×200×9×22	H-500×200×12×22	4-M48	770×480×60	
				H-500×200×12×25			
HP5030H	H-482×300×11×15	H-488×300×11×18	H-500×300×12×16		4-M48	750×580×55	
HP5031H	H-494×302×13×21		H-500×300×12×19		6-M48	770×550×65	
503111			H-500×300×12×22		0-1VI-10	77020000	
HP6020H	H-596×199×10×15	H-600×200×11×17	H-600×200×9×12	H-600×200×12×16	4-M48	860×470×55	
111 002011			H-600×200×9×16		4-W40	000/470/00	
HP6030H	H-582×300×12×17	H-588×300×12×20	H-600×300×12×19		6-M48	860×610×60	
003011			H-600×300×12×22		0 W-40	333.013.00	
	H-594×302×14×23		H-600×300×12×25	H-600×300×14×22			
HP6031H			H-600×300×12×28	H-600×300×14×25	8-M48	870×610×70	
003111				H-600×300×14×28	J 101-10	373.013.70	
				H-600×300×16×28			
HP7030H	H-692×300×13×20	H-700×300×13×24	H-700×300×12×19	H-700×300×14×22	6-M48	990×620×70	
. 11 703011			H-700×300×12×22	H-700×300×16×22	O IVI-TO	300.020710	

HP-Hシリーズ

最小コンクリート	強軸方向×ឆ	柱形	高さ	柱形補強	鉄筋	回転剛	 性		
強度 N/mm²	最小 mm	最大 mm	最小 mm	主筋	帯筋	強軸方向 kN·m/r	弱軸方向	柱脚記号	頁
21	520×450	540×460	550	10-D16	D13@150	16,000	7,000	HP1515H	7
21	590×500	660×540	550	10-D19	D13@150	24,000	11,000	HP1717H	8
21	580×490	660×540	550	10-D19	D13@150	23,000	10,000	HP2015H	9
21	590×530	670×530	550	10-D19	D13@100	30,000	18,000	HP2020H	10
21	630×470	700×510	550	10-D19	D13@150	29,000	8,000	HP2512H	11
21	640×510	670×530	650	10-D19	D13@150	37,000	14,000	HP2517H	12
21	670×630	800×710	600	16-D19	D13@100	61,000	43,000	HP2525H	13
21	690×510	700×510	550	10-D19	D13@150	60,000	17,000	HP3015H	14
21	720×570	840×690	600	12-D22	D13@150	77,000	29,000	HP3020H	15
21	760×760	840×840	650	18-D25	D13@150	102,000	82,000	HP3030H	16
21	740×560	850×590	550	14-D19	D13@100	69,000	23,000	HP3517H	17
21	790×670	840×690	750	12-D22	D13@100	108,000	54,000	HP3525H	18
21	860×790	1000×1000	850	16-D25	D13@125	139,000	95,000	HP3535H	19
21	830×630	950×810	600	16-D22	D13@100	123,000	43,000	HP4020H	20
21	860×660	1000×770	750	16-D22	D13@100	136,000	51,000	HP4021H	21
21	880×780	1000×880	850	14-D25	D13@125	164,000	97,000	HP4030H	22
21	900×900	1230×1230	850	24-D25	D13@100	232,000	155,000	HP4040H	23
21	900×900	1010×1010	850	26-D25	D13@125	225,000	148,000	HP4041H	24
21	940×940	1260×1260	1000	30-D25	D13@100	243,000	138,000	HP4042H	25
21	900×600	960×600	850	12-D22	D13@125	139,000	32,000	HP4520H	26
21	940×690	1010×860	850	18-D22	D13@125	194,000	65,000	HP4521H	27
21	940×800	1010×1000	850	16-D25	D13@125	195,000	103,000	HP4530H	28
21	960×670	1010×670	850	14-D22	D13@125	173,000	49,000	HP5020H	29
21	1000×710	1010×870	900	14-D25	D13@100	212,000	65,000	HP5021H	30
21	980×810	1010×1010	850	18-D25	D13@125	217,000	107,000	HP5030H	31
21	1000×780	1260×1000	900	20-D25	D13@100	303,000	96,000	HP5031H	32
21	1090×700	1190×740	900	14-D25	D13@100	300,000	66,000	HP6020H	33
21	1100×840	1210×940	1000	18-D25	D13@100	365,000	111,000	HP6030H	34
21	1100×840	1260×1260	1000	26-D25	D13@100	432,000	112,000	HP6031H	35
21	1220×850	1600×950	1000	24-D25	D16@100	469,000	110,000	HP7030H	36

HPS-H H形鋼用 保有耐力接合タイプ ラインナップ

柱脚記号	F値=325 内法一定				アンカーボルト	ベースプレート	
	内法 m		外法 m	一走 m	本数一呼径	強軸方向×弱軸方向×板厚 mm	
HPS2020H	H-200×200×8×12				4-M36	410×370×40	
HPS2525H	H-244×252×11×11	H-248×249×8×13			4-M42	500×490×45	
NF32323N	H-250×250×9×14				4-10142	500×490×45	
HPS3015H	H-298×149×5.5×8	H-300×150×6.5×9			4-M30	490×330×36	
HPS3020H	H-294×200×8×12				4-M36	500×370×45	
презозоп	H-294×302×12×12	H-298×299×9×14			4 M40	ECOVE 10VEE	
HPS3030H	H-300×300×10×15				4-M48	560×510×55	
HPS3517H	H-346×174×6×9	H-350×175×7×11			4-M36	550×330×45	
HPS3525H	H-336×249×8×12	H-340×250×9×14			4-M48	600×500×50	
HPS3535H	H-338×351×13×13	H-344×348×10×16			6 M49	COOVEROVCE	
пгозозоп	H-344×354×16×16	H-350×350×12×19			6-M48	620×580×65	
HPS4020H	H-396×199×7×11	H-400×200×8×13	H-400×200×9×12		4-M42	630×460×45	
	H-404×201×9×15		H-400×200×9×16	H-400×200×12×22			
HPS4021H			H-400×200×9×19		4-M48	670×500×60	
			H-400×200×9×22				
HPS4030H	H-386×299×9×14	H-390×300×10×16			4-M48	660×620×55	
1100404011	H-388×402×15×15	H-394×398×11×18			0.1440	000000000	
HPS4040H	H-394×405×18×18	H-400×400×13×21			8-M48	680×660×70	
HPS4041H	H-400×408×21×21				8-M48	710×700×70	
HPS4520H	H-446×199×8×12	H-450×200×9×14	H-450×200×9×12		4-M42	680×390×55	
	H-456×201×10×17		H-450×200×9×16	H-450×200×12×19			
HPS4521H			H-450×200×9×19	H-450×200×12×22	6-M48	720×460×70	
			H-450×200×9×22	H-450×200×12×25			
HPS4530H	H-434×299×10×15	H-440×300×11×18			6-M48	710×600×60	
UDCE020U	H-496×199×9×14	H-500×200×10×16	H-500×200×9×12		4 M40	760×400×55	
HPS5020H			H-500×200×9×16		4-M48	760×480×55	
	H-506×201×11×19		H-500×200×9×19	H-500×200×12×19			
HPS5021H			H-500×200×9×22	H-500×200×12×22	6-M48	770×480×70	
				H-500×200×12×25			
HPS5030H	H-482×300×11×15	H-488×300×11×18	H-500×300×12×16		6-M48	750×610×60	
HPS5031H	H-494×302×13×21		H-500×300×12×19		8-M48	770×580×70	
UDCEASOL			H-500×300×12×22	H-500×300×16×22	0.1440	7702500275	
HPS5032H			H-500×300×12×25	H-500×300×16×25	8-M48	770×590×75	
UD6600011	H-596×199×10×15	H-600×200×11×17	H-600×200×9×12	H-600×200×12×16	6 M40	9607490700	
HPS6020H			H-600×200×9×16		6-M48	860×480×60	
HPS6030H	H-582×300×12×17	H-588×300×12×20	H-600×300×12×19		8-M48	860×580×70	

HPS-Hシリーズ

最小	強軸方向×ឆ	柱形	高さ	柱形補強	鉄筋	回転剛	 J性		
最小 コンクリート 強度	最小	最大	最小	 主筋	帯筋		弱軸方向	柱脚記号	頁
N/mm ² 21	mm 620×580	mm 720×590	mm 600	12-D19	D13@100	kN·m/ 46,000	rad 32,000	HPS2020H	37
21	020/560	720×590	800	12-019	D13@100	46,000	32,000	NF32020N	31
21	700×700	800×720	750	12-D22	D13@150	77,000	65,000	HPS2525H	38
21	700×540	790×540	550	12-D19	D13@100	59,000	20,000	HPS3015H	39
21	720×590	870×870	650	12-D25	D13@100	61,000	28,000	HPS3020H	40
21	790×740	940×940	850	14-D25	D13@100	99,000	73,000	HPS3030H	41
21	760×540	840×800	650	14-D22	D13@150	77,000	22,000	HPS3517H	42
21	830×730	840×840	850	12-D25	D13@150	131,000	76,000	HPS3525H	43
21	850×810	1100×1100	900	20-D25	D13@100	147,000	96,000	HPS3535H	44
21	860×690	960×790	750	12-D25	D13@100	132,000	57,000	HPS4020H	45
21	900×730	1080×820	900	14-D25	D13@100	140,000	66,000	HPS4021H	46
21	890×850	1060×950	850	16-D25	D13@100	156,000	120,000	HPS4030H	47
21	960×960	1260×1260	900	30-D25	D13@100	205,000	128,000	HPS4040H	48
21	960×960	1260×1260	1000	30-D25	D13@100	195,000	128,000	HPS4041H	49
21	910×620	1050×720	850	12-D25	D13@100	120,000	31,000	HPS4520H	50
21	960×700	1200×950	900	18-D25	D13@100	216,000	58,000	HPS4521H	51
21	940×830	1140×1000	900	18-D25	D13@100	237,000	113,000	HPS4530H	52
21	990×710	1090×810	850	14-D25	D13@100	221,000	69,000	HPS5020H	53
21	1000×710	1260×1000	900	20-D25	D13@100	260,000	65,000	HPS5021H	54
21	980×840	1260×1000	900	20-D25	D13@100	267,000	117,000	HPS5030H	55
21	1000×810	1260×1260	900	26-D25	D13@100	335,000	108,000	HPS5031H	56
21	1040×860	1260×1260	900	32-D25	D13@100	304,000	105,000	HPS5032H	57
21	1090×710	1250×810	900	16-D25	D13@100	396,000	72,000	HPS6020H	58
21	1090×810	1260×1260	1000	26-D25	D13@100	398,000	98,000	HPS6030H	59

1500

1000

500

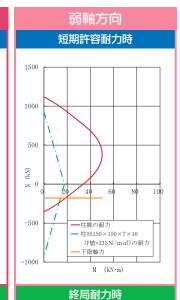


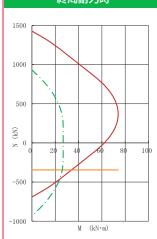
※1:柱形断面の()内寸法は、最大寸法を示します。

曲げ耐力図

強軸方向

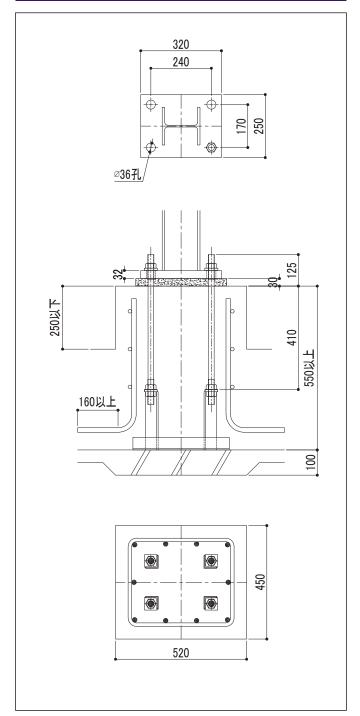
短期許容耐力時





標準形状

(単位:mm)



下限軸力及びBOPせん断耐力

(単位:kN)

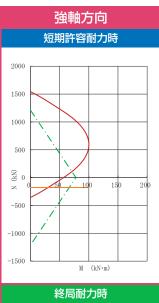
強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-178	50
終局耐力時	-345	66

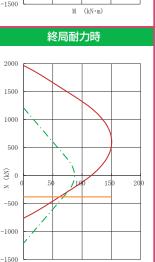
弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-178	62
終局耐力時	-345	83

- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して下さい。

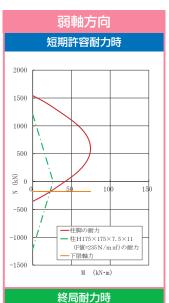


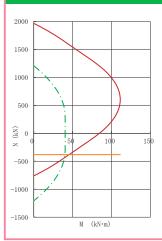
曲げ耐力図



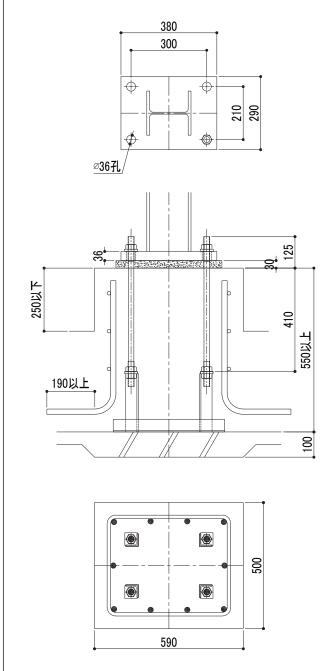


 $\texttt{M} \quad (kN \boldsymbol{\cdot} m)$





標準形状 (単位:mm)



下限軸力及びBOPせん断耐力

(単位:kN)

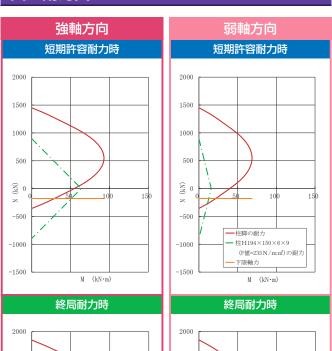
強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-178	65
終局耐力時	-381	87

短期許容耐力時 -178 82 終局耐力時 -381 109	弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
終局耐力時 -381 109	短期許容耐力時	-178	82
	終局耐力時	-381	109

- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを 参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して 下さい。

		内法一定
		H-194×150×6×9
		外法一定
適用H形鋼 サイズ		*
アンカーボ	ルト	4-M24
ベースプレ		370×280×32
柱形断面		580×490 (660×540) [*] 1
主角	第	10-D19
帯 角		D13@150
最小コンクリート強度		21N/mm²
回転強	訪向	23,000kN·m/rad
剛性弱軸	訪向	10,000kN·m/rad

曲げ耐力図



1000

 $0 \ \widehat{\underline{\mathbb{K}}}$

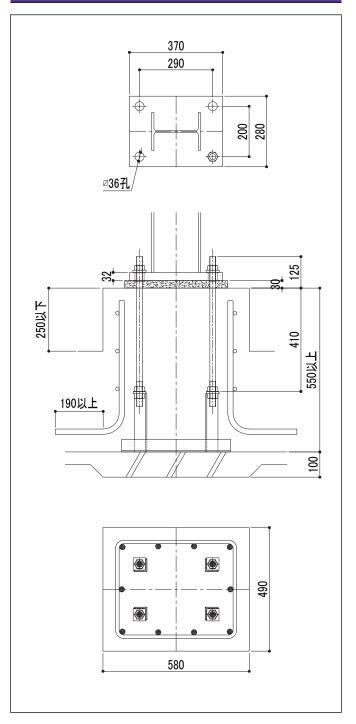
-500

-1000

-1500

M (kN·m)

標準形状 (単位:mm)



下限軸力及びBOPせん断耐力

(単位:kN)

強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-178	59
終局耐力時	-381	79

弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-178	79
終局耐力時	-381	106

注意事項

- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを 参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して 下さい。

1000

0

-1000

 $M = (kN \cdot m)$

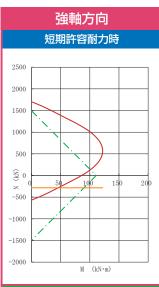
(単位:mm)

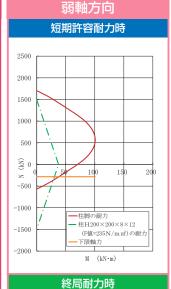


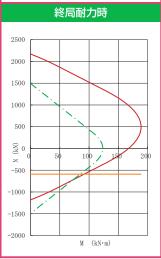


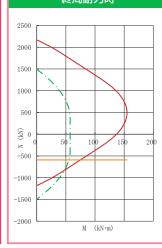
※1:柱形断面の()内寸法は、最大寸法を示します。

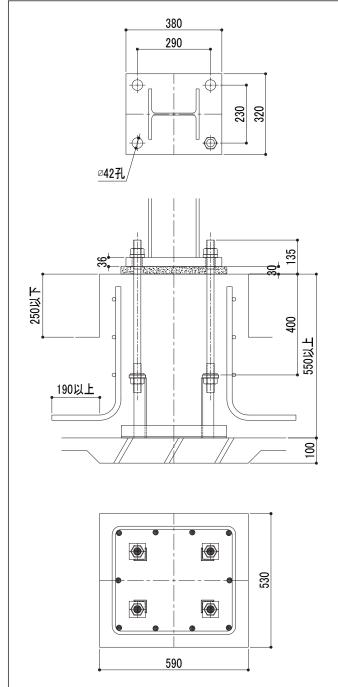
曲げ耐力図











下限軸力及びBOPせん断耐力

(単位:kN)

強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-284	72
終局耐力時	-591	96

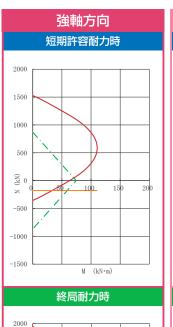
弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-284	87
終局耐力時	-591	116

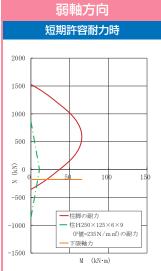
- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを 参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して 下さい。

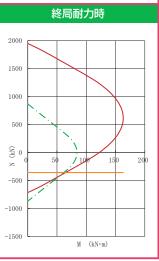
内法一定 H-248×124×5×8 H-250×125×6×9 外法一定 適用H形鋼 サイズ アンカーボルト 4-M24 420×260×32 ベースプレート 630×470 (700×510)*1 柱形断面 主 筋 10-D19 筋 D13@150 最小コンクリート強度 $21N/mm^2$ 29,000kN·m/rad 強軸方向 回転 剛性 8,000kN·m/rad

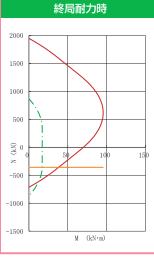
※1:柱形断面の()内寸法は、最大寸法を示します。

曲げ耐力図

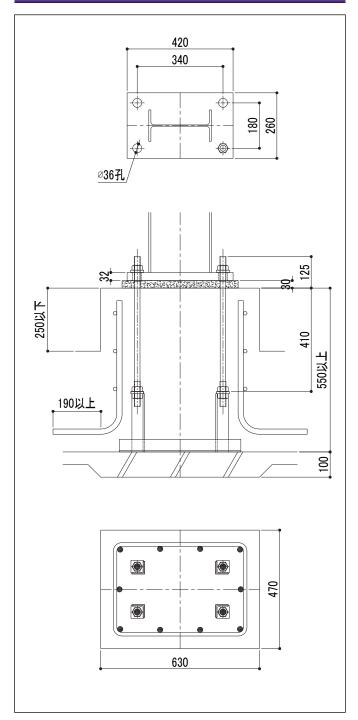








標準形状 (単位:mm)



下限軸力及びBOPせん断耐力

(単位:kN)

強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-178	68
終局耐力時	-358	91

弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-178	83
終局耐力時	-358	110

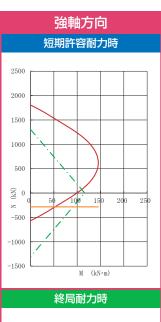
- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを 参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して 下さい。

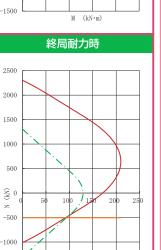


内法一定 H-244×175×7×11 外法一定 適用H形鋼 サイズ アンカーボルト 4-M30 ベースプレート 430×300×36 640×510 (670×530)*1 柱形断面 主 筋 10-D19 帯 筋 D13@150 最小コンクリート強度 $21N/mm^2$ 37,000kN·m/rad 強軸方向 回転 剛性 14,000kN·m/rad

※1:柱形断面の()内寸法は、最大寸法を示します。

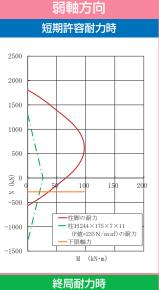
曲げ耐力図

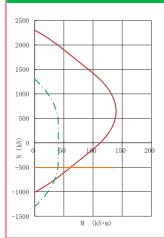




 $M = (kN \cdot m)$

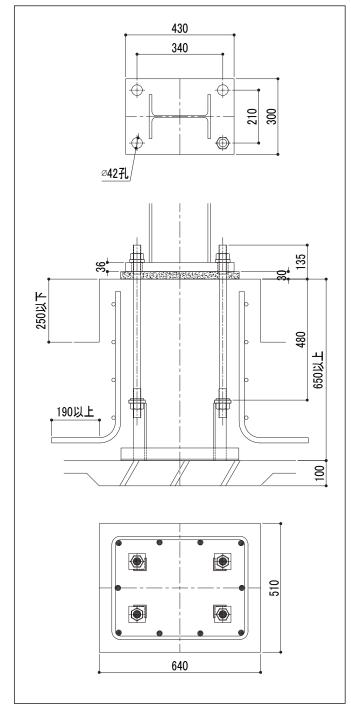
-1500





標準形状

(単位:mm)



下限軸力及びBOPせん断耐力

(単位:kN)

強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-284	83
終局耐力時	-506	110

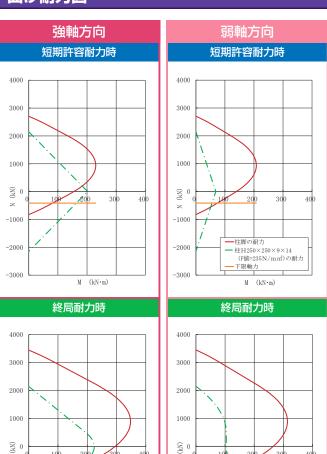
弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-284	97
終局耐力時	-506	130

- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを 参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して 下さい。

H	P2525H	



曲げ耐力図



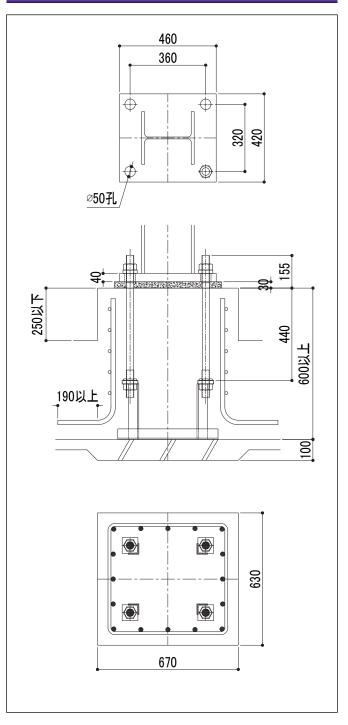
-1000

-2000

-3000

M (kN·m)

標準形状 (単位:mm)



下限軸力及びBOPせん断耐力

(単位:kN)

強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-413	131
終局耐力時	-831	175

弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-413	114
終局耐力時	-831	152

注意事項

- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを 参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して 下さい。

-1000

-2000

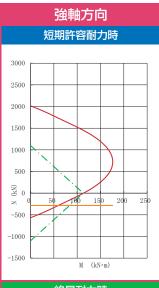
 $\texttt{M} \quad (kN \boldsymbol{\cdot} m)$

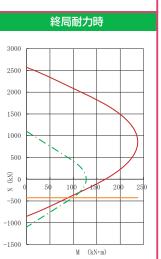
HP3015H

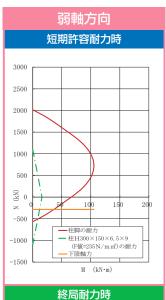


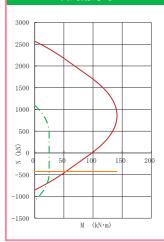
※1:柱形断面の()内寸法は、最大寸法を示します。

曲げ耐力図



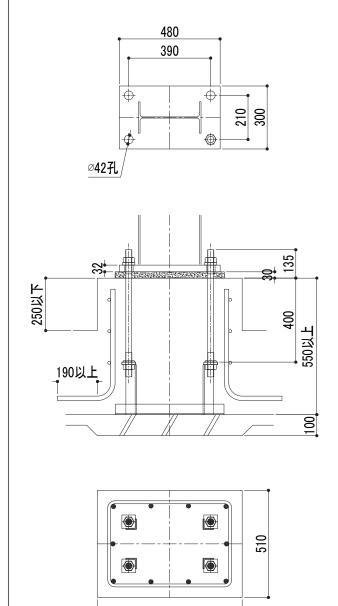






標準形状

(単位:mm)



下限軸力及びBOPせん断耐力

(単位:kN)

強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-284	101
終局耐力時	-426	135

弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-284	102
終局耐力時	-426	136

注意事項

• 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。

690

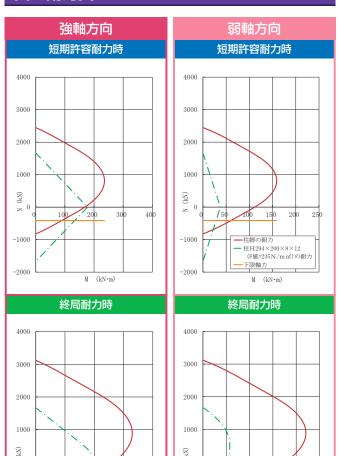
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを 参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して 下さい。

HP3020H

		内法一定	
		H-294×200×8×12	
		外法一定 *	
適用H形鋼サイズ			
アンカーボ	ルト	4-M36	
ベースプレ	7	500×350×40	
柱形断面	Ī	720×570 (840×690) ^{※1}	
主 筋	<u></u>	12-D22	
帯筋	5	D13@150	
最小コンクリート	強度	21N/mm²	
回転強軸	方向	77,000kN·m/rad	
剛性弱軸	方向	29,000kN·m/rad	

※1:柱形断面の()内寸法は、最大寸法を示します。

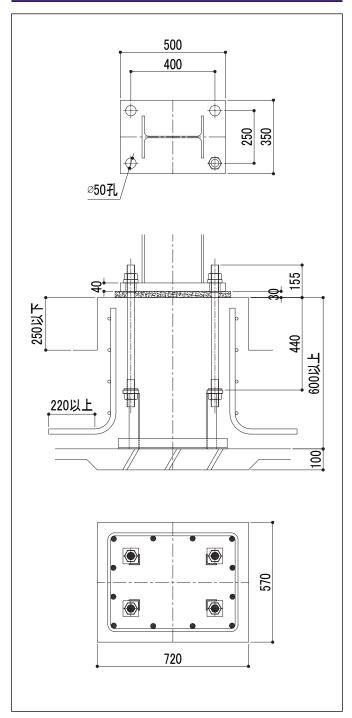
曲げ耐力図



-2000

M (kN·m)

標準形状 (単位:mm)



下限軸力及びBOPせん断耐力

(単位:kN)

強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-413	127
終局耐力時	-673	169

弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-413	113
終局耐力時	-673	150

注意事項

- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して下さい。

-1000

 $\texttt{M} \quad (kN \boldsymbol{\cdot} m)$

HP3030H

		内法一定			
	H-	H-294×302×12×12 H-298×299×9×14 H-300×300×10×15 H-300×305×15×15			
	H-				
		外法	一定		
 適用H形鋼					
サイズ					
		*			
アンカーボ	ルト	► 4-M42			
ベースプレ		- > 530×510×45			
柱形断面	<u> </u>	760×760 (840×840) [*] 1			
主角		18-D25			
帯角		D13@150			
最小コンクリー	最小コンクリート強度 21N/mm ²		N/mm²		
回転強軸	訪向	102,00	OkN·m/rad		
剛性弱軸	訪向	82,000kN·m/rad			

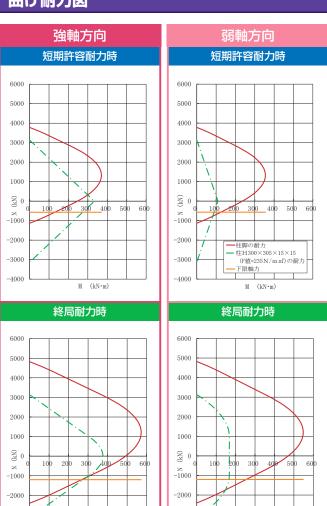
※1:柱形断面の()内寸法は、最大寸法を示します。

曲げ耐力図

-3000

-4000

 $M = (kN \cdot m)$



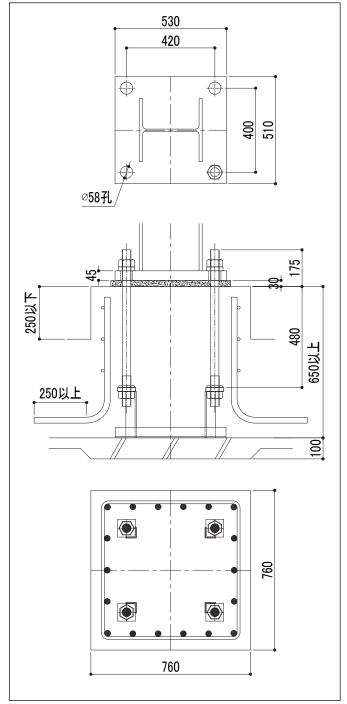
-3000

-4000

M (kN·m)

標準形状

(単位:mm)



下限軸力及びBOPせん断耐力

(単位:kN)

強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-567	204
終局耐力時	-1,203	272

弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-567	156
終局耐力時	-1,203	209
於同門八时	-1,203	209

- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを 参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して 下さい。

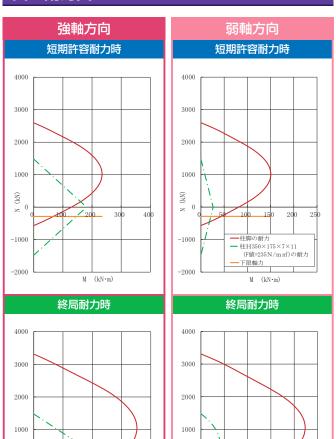


H形鋼用 保有耐力接合タイプ 柱材 F値=235N/mm²



※1:柱形断面の()内寸法は、最大寸法を示します。

曲げ耐力図

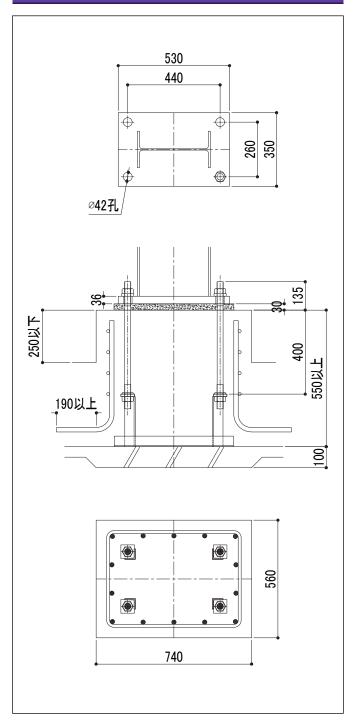


-2000

M (kN·m)

 $\texttt{M} \quad (kN \boldsymbol{\cdot} m)$

標準形状 (単位:mm)



下限軸力及びBOPせん断耐力

(単位:kN)

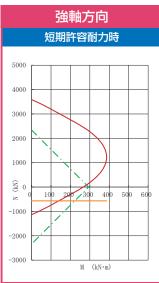
強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-284	123
終局耐力時	-605	163

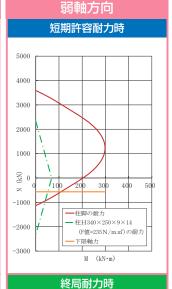
弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-284	115
終局耐力時	-605	153

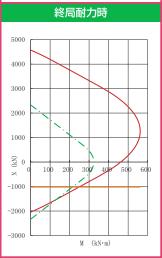
- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを 参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して 下さい。

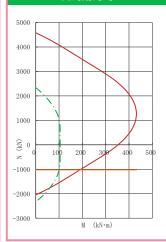
HP3525H

曲げ耐力図



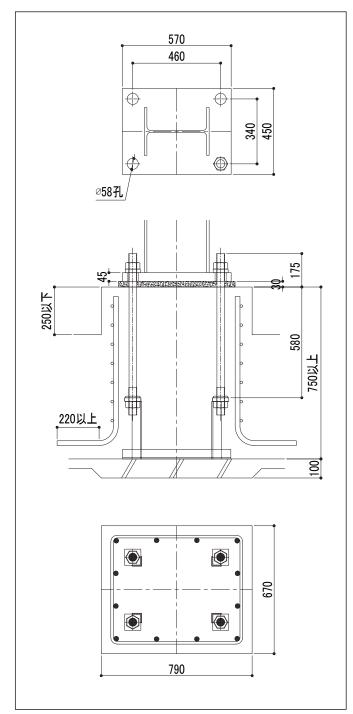






標準形状

(単位:mm)



下限軸力及びBOPせん断耐力

(単位:kN)

強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-567	180
終局耐力時	-1,025	240

弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-567	132
終局耐力時	-1,025	176

- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを 参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して 下さい。

内法	一定
H-338×351×13×13	H-344×348×10×16
H-344×354×16×16	H-350×350×12×19

外法一定

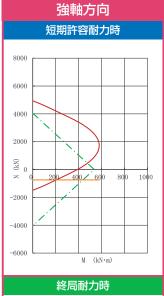
適用H形鋼 サイズ

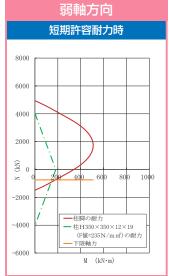
*

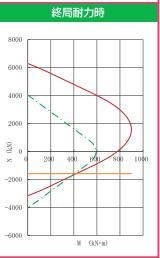
アンカー	ーボルト	4-M48	
ベース	プレート	630×560×60	
柱形	断面	860×790 (1000×1000) ^{*1}	
主	筋	16-D25	
帯	筋	D13@125	
最小コンク	リート強度	21N/mm ²	
回転	強軸方向	139,000kN·m/rad	
剛性	弱軸方向	95,000kN·m/rad	

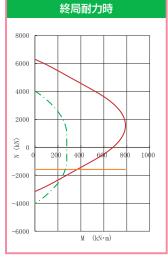
※1:柱形断面の()内寸法は、最大寸法を示します。

曲げ耐力図



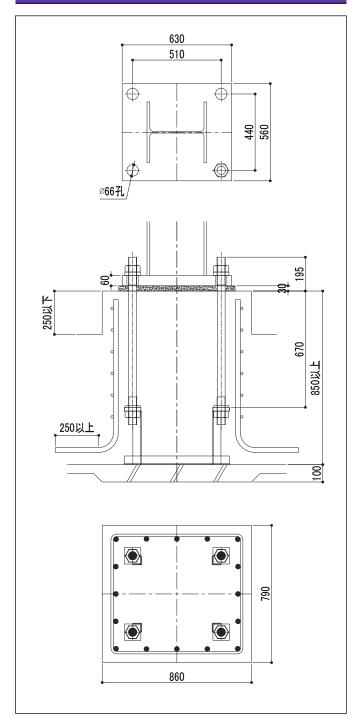






標準形状

(単位:mm)



下限軸力及びBOPせん断耐力

(単位:kN)

強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-745	266
終局耐力時	-1,581	355

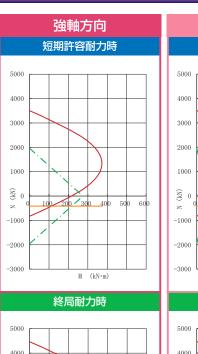
弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-745	208
終局耐力時	-1,581	278

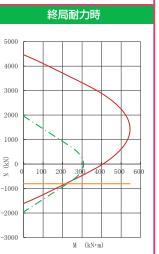
- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して下さい。

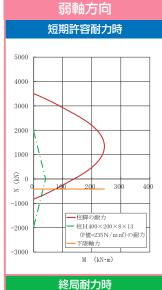


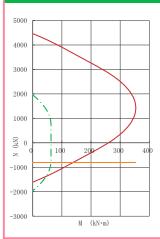


曲げ耐力図

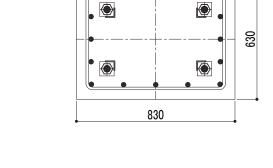








標準形状 (単位:mm) 610 510 \oplus \oplus 330 410 **Ø (4)** Ø50孔 155 250以下 44 **-**次009 220以上 100



下限軸力及びBOPせん断耐力

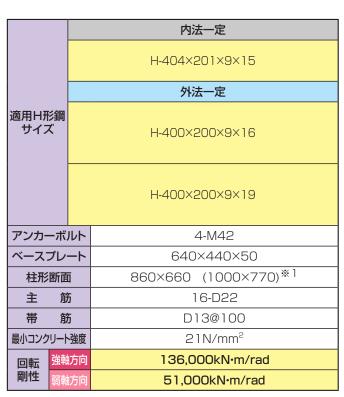
(単位:kN)

強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-413	171
終局耐力時	-805	228

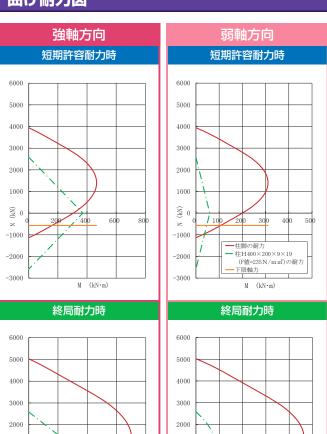
弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-413	132
終局耐力時	-805	176

- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを 参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して 下さい。





曲げ耐力図



1000

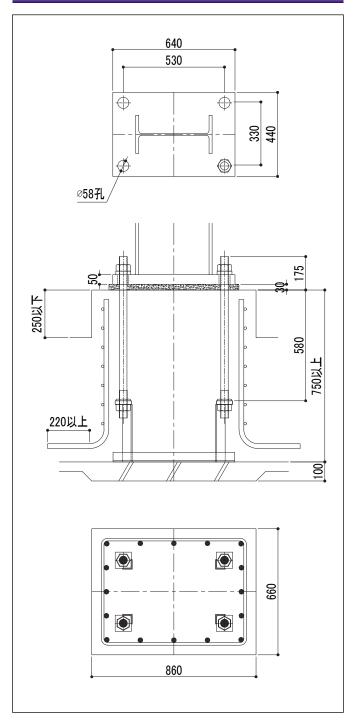
0 (KS)

-1000

-3000

M (kN·m)

標準形状 (単位:mm)



下限軸力及びBOPせん断耐力

(単位:kN)

強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-567	189
終局耐力時	-1,134	253

弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-567	141
終局耐力時	-1,134	187

注意事項

- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを 参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して 下さい。

1000

0 🕏

-1000

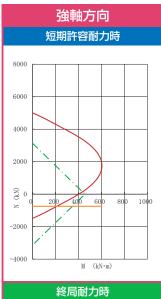
-3000

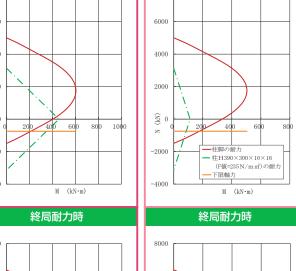
 $\texttt{M} \quad (kN \boldsymbol{\cdot} m)$



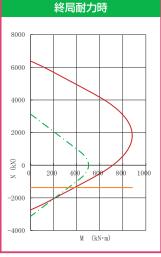


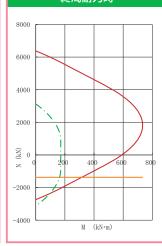
曲げ耐力図





8000





弱軸方向 短期許容耐力時

標準形状 (単位:mm) 650 530 \oplus \oplus 430 550 \bigoplus \oplus ∅66孔 195 250以下 670 85017 # 250以上 100 780

下限軸力及びBOPせん断耐力

(単位:kN)

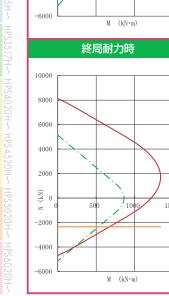
強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-745	275
終局耐力時	-1,371	367

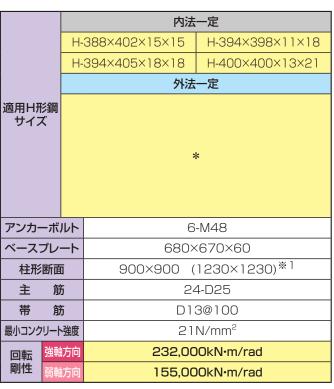
弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-745	212
終局耐力時	-1,371	282

注意事項

880

- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを 参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して 下さい。





曲げ耐力図

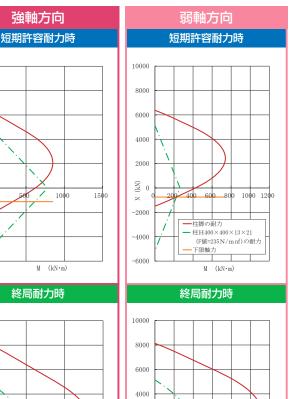
10000

6000

2000

(N) 0 × -2000

-4000



2000

0 (KN

-2000

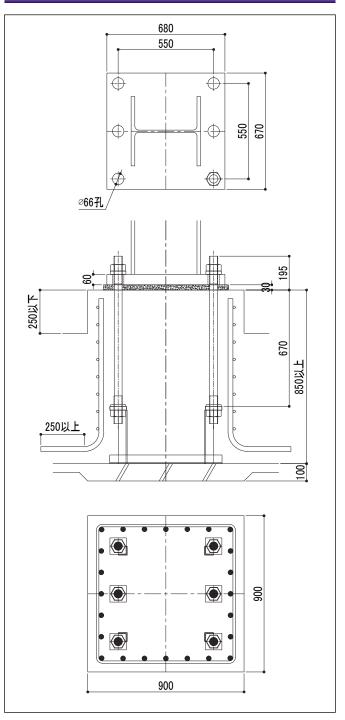
-4000

-6000

1000 120

M (kN·m)

標準形状 (単位:mm)



下限軸力及びBOPせん断耐力

(単	/-	н	1.4	NΙ
(==			ĸ	N

強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-1,118	360
終局耐力時	-2,351	480

弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-745	261
終局耐力時	-1,567	348

- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して下さい。



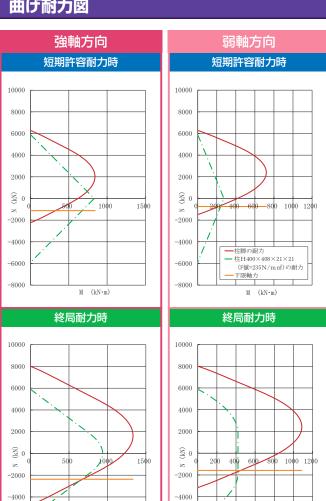


曲げ耐力図

-6000

-8000

 $M = (kN \cdot m)$



-8000

M (kN·m)

標準形状 (単位:mm) 680 550 \oplus \oplus 540 660 \oplus 1 \bigoplus ∅66孔 195 670 850以 # 250以上 8 900

下限軸力及びBOPせん断耐力

(単位:kN)

強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-1,118	355
終局耐力時	-2,372	473

弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-745	260
終局耐力時	-1,581	347

注意事項

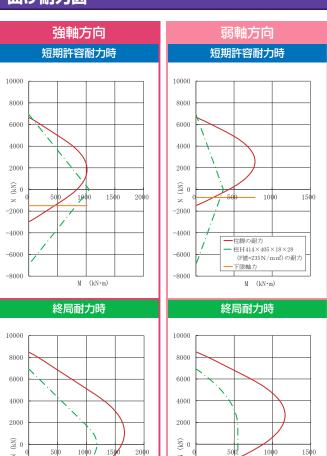
900

- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを 参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して 下さい。





曲げ耐力図



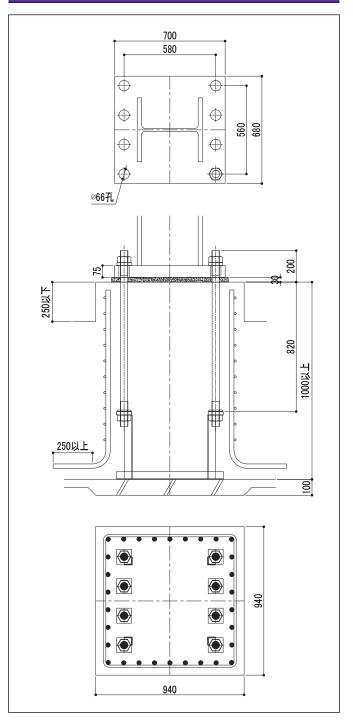
-2000

-4000

-8000

M (kN·m)

標準形状 (単位:mm)



下限軸力及びBOPせん断耐力

(単位:kN)

強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-1,491	383
終局耐力時	-3,162	510

弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-745	296
終局耐力時	-1,581	394

注意事項

- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを 参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して 下さい。

-2000

-4000

 $\texttt{M} \quad (kN \boldsymbol{\cdot} m)$



曲げ耐力図

1000

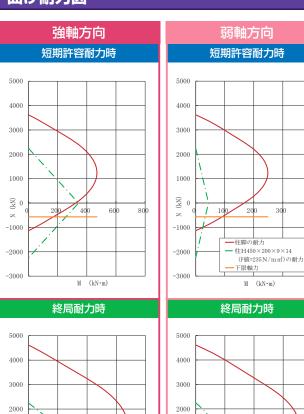
0 🕏

-1000

-2000

-3000

 $M = (kN \cdot m)$



1000

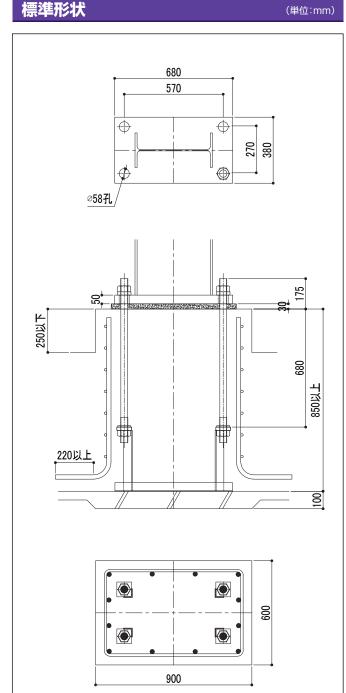
0 🗟

-1000

-2000

-3000

M (kN·m)



下限軸力及びBOPせん断耐力

(単位:kN)

強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-567	158
終局耐力時	-1,004	210

短期許容耐力時 -567 139 終局耐力時 -1,004 185	弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
終局耐力時 -1,004 185	短期許容耐力時	-567	139
	終局耐力時	-1,004	185

- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを 参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して 下さい。

1500

内法一定 H-456×201×10×17 外法一定 H-450×200×9×16 サイズ H-450×200×9×19 H-450×200×9×22 H-450×200×12×19 H-450×200×12×22 H-450×200×12×25 アンカーボルト 4-M48 マ20×470×60
外法一定 内・450×200×9×16 サイズ H・450×200×9×19 H・450×200×9×22 H・450×200×12×19 H・450×200×12×22 H・450×200×12×25 アンカーボルト 4・M48
適用H形鋼 サイズ H-450×200×9×16 H-450×200×9×22 H-450×200×12×19 H-450×200×12×22 H-450×200×12×25 アンカーボルト 4-M48
サイズ H-450×200×9×19 H-450×200×9×22 H-450×200×12×19 H-450×200×12×22 H-450×200×12×25 アンカーボルト 4-M48
H-450×200×9×19 H-450×200×9×22 H-450×200×12×19 H-450×200×12×22 H-450×200×12×25 アンカーボルト 4-M48
H-450×200×12×19 H-450×200×12×22 H-450×200×12×25 アンカーボルト 4-M48
H-450×200×12×22 H-450×200×12×25 アンカーボルト 4-M48
H-450×200×12×25 アンカーボルト 4-M48
アンカーボルト 4-M48
ベースプレート 720×470×60
柱形断面 940×690 (1010×860) ^{※1}
主 筋 18-D22
带筋 D13@125
最 <mark>小コンクリート</mark> 強度 21N/mm ²
回転 強軸方向 194,000kN·m/rad
剛性 弱軸方向 65,000kN·m/rad

※1:柱形断面の()内寸法は、最大寸法を示します。

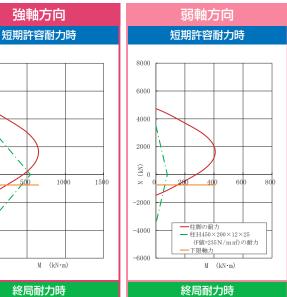
曲げ耐力図

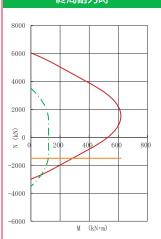
8000

4000

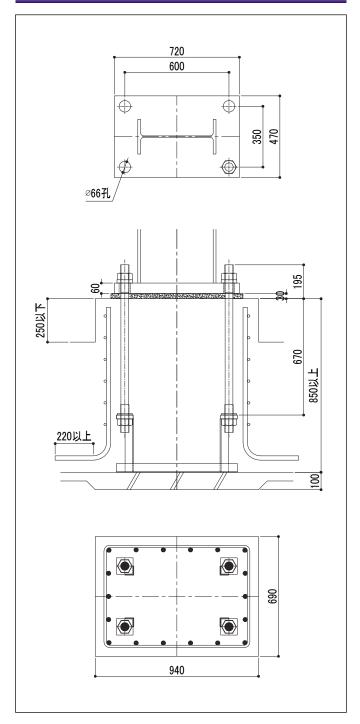
-2000

-4000





標準形状 (単位:mm)



下限軸力及びBOPせん断耐力

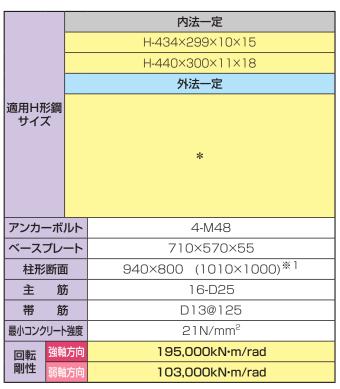
(単	/-	н	1.4	NΙ
(==			ĸ	N

強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-745	240
終局耐力時	-1,500	320

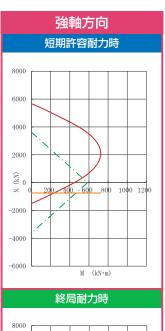
弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-745	186
終局耐力時	-1,500	249

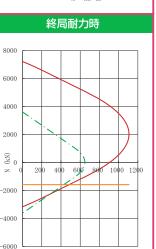
- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して下さい。



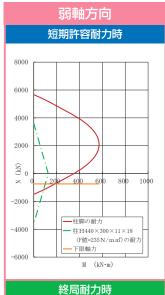


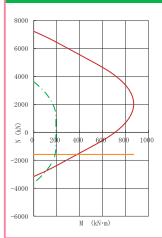
曲げ耐力図





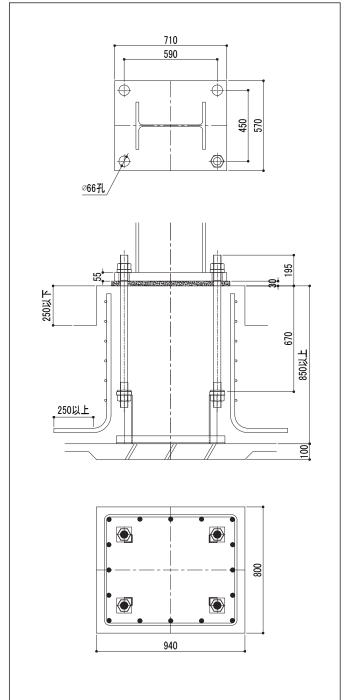
 $M = (kN \cdot m)$





標準形状

(単位:mm)



下限軸力及びBOPせん断耐力

(単位:kN)

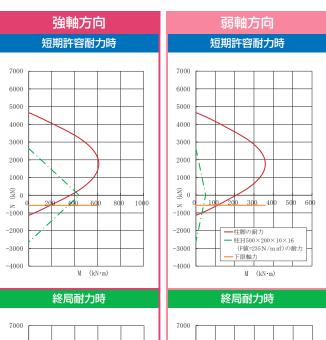
強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-745	299
終局耐力時	-1,581	399

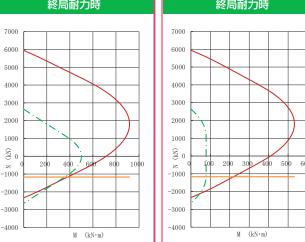
弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-745	225
終局耐力時	-1,581	301

- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを 参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して 下さい。

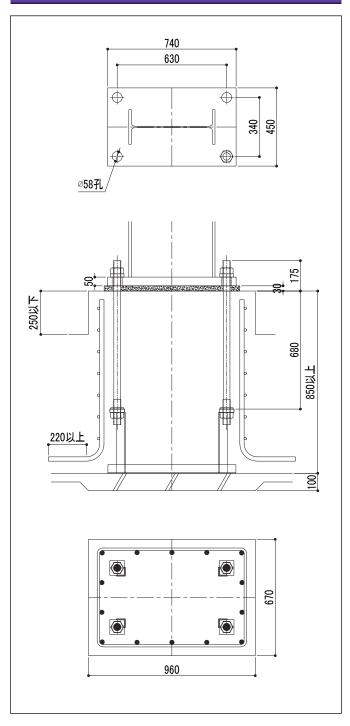


曲げ耐力図





標準形状 (単位:mm)



下限軸力及びBOPせん断耐力

(単位:kN)

強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力	
短期許容耐力時	-567	199	
終局耐力時	-1,167	265	

弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-567	155
終局耐力時	-1,167	206

- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを 参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して 下さい。

内法一定

H-506×201×11×19

外法一定

H-500×200×9×19

H-500×200×9×22

H-500×200×12×19 H-500×200×12×22

H-500×200×12×25

4-M48

770×480×60 1000×710 (1010×870)*

14-D25

D13@100

 $21N/mm^2$ 212,000kN·m/rad

65,000kN·m/rad

HP5021H

	7
1	
'	

※1:柱形断面の()内寸法は、最大寸法を示します。

曲げ耐力図

適用H形鋼 サイズ

アンカーボルト

ベースプレート

柱形断面

最小コンクリート強度

筋

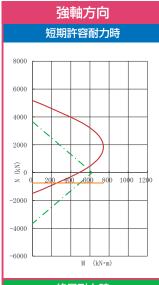
筋

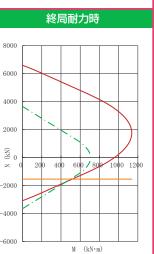
強軸方向

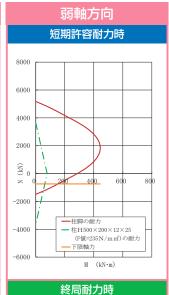
主

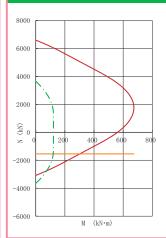
帯

回転 剛性

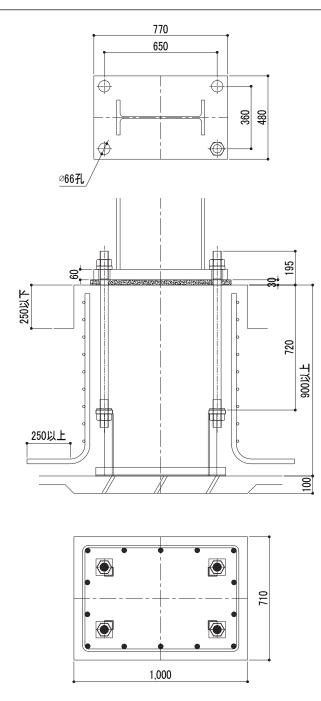








準形状 (単位:mm)



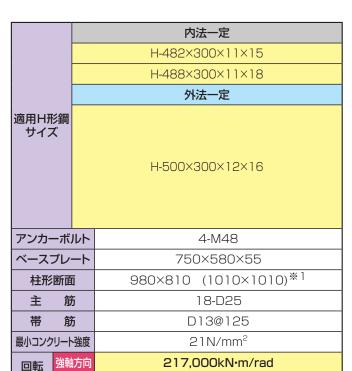
下限軸力及びBOPせん断耐力

- 1	ж.	بـــار	110	N)	
, l,	œ	W	. к	IN)	

強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-745	249
終局耐力時	-1,543	332

弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-745	196
終局耐力時	-1,543	261

- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを 参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して 下さい。

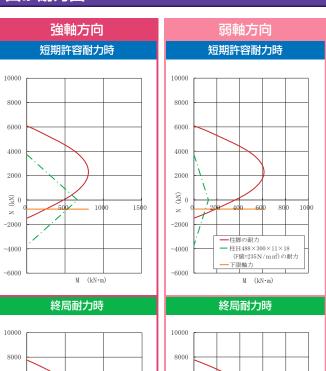


107,000kN·m/rad

※1:柱形断面の()内寸法は、最大寸法を示します。

曲げ耐力図

剛性



6000

2000

0 🕏

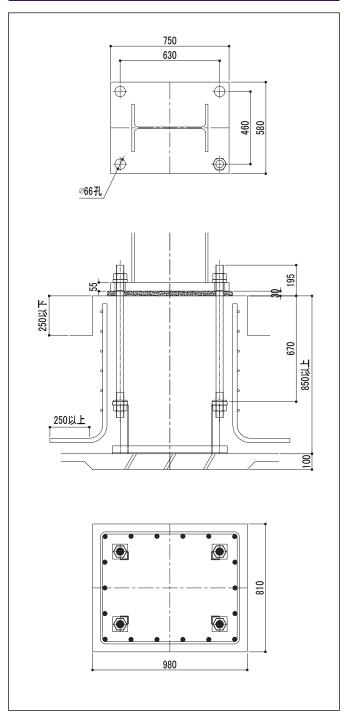
-2000

-4000

-6000

M (kN·m)

標準形状 (単位:mm)



下限軸力及びBOPせん断耐力

(単位:kN)

強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-745	305
終局耐力時	-1,581	406

弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-745	234
終局耐力時	-1,581	313

注意事項

- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して下さい。

6000

2000

0 🕏

-2000

-4000

 $M = (kN \cdot m)$

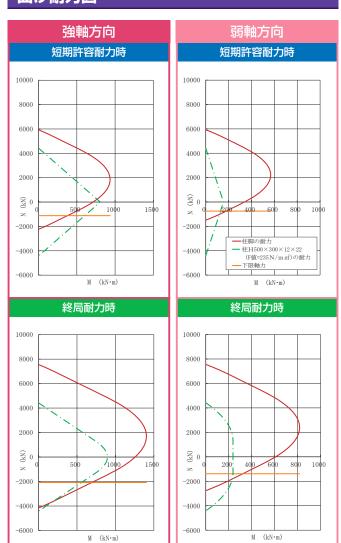
HP5031H



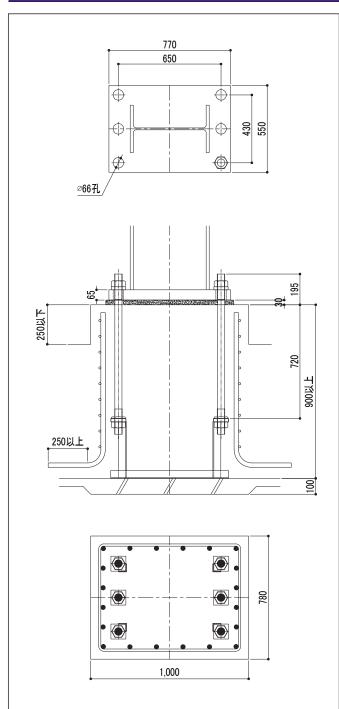


※1:柱形断面の()内寸法は、最大寸法を示します。

曲げ耐力図



標準形状 (単位:mm)



下限軸力及びBOPせん断耐力

(単位:kN)

強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-1,118	303
終局耐力時	-2,079	403

弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-745	236
終局耐力時	-1,386	315

- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを 参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して 下さい。

4000

2000

-4000

M (kN·m)

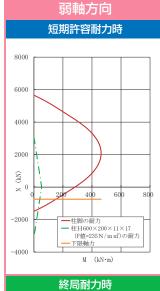
		内法一定		
		H-596×199×10×15		
		H-600×200×11×17		
		外法一定		
適用H形鋼 サイズ		H-600×200×9×12		
		H-600×200×9×16		
		H-600×200×12×16		
アンカーボ	ルト	V- 4-M48		
ベースプレ	-1	860×470×55		
柱形断面	Ī	1090×700 (1190×740) ^{*1}		
主角	5	14-D25		
帯 舡	5	D13@100		
最小コンクリート	強度	21N/mm²		
回転強軟	坊向	300,000kN·m/rad		
剛性弱軸	坊向	66,000kN⋅m/rad		

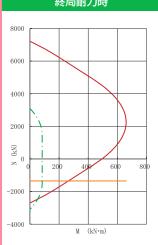
※1:柱形断面の()内寸法は、最大寸法を示します。

曲げ耐力図

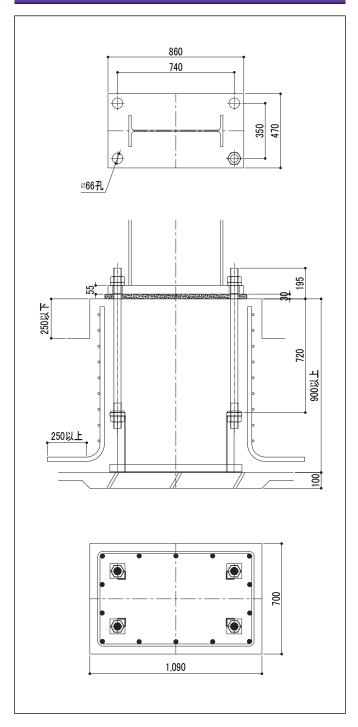
強軸方向

短期許容耐力時





標準形状 (単位:mm)



下限軸力及びBOPせん断耐力

強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-745	276
終局耐力時	-1,350	368

弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-745	244
終局耐力時	-1,350	325

(単位:kN)

- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して下さい。

(単位:mm)

		内法一定		
		H-582×300×12×17		
		H-588×300×12×20		
		外法一定		
適用H形鋼 サイズ		H-600×300×12×19		
		H-600×300×12×22		
アンカーボ	ジルト	6 -M48		
ベースプレ	ート	860×610×60		
柱形断面	面	1100×840 (1210×940) ^{※1}		
主第	访	18-D25		
带角	伤	D13@100		
最小コンクリー	ト強度	21N/mm²		
回転強	肺向	365,000kN·m/rad		
剛性弱	岫方向	1 1 1,000kN·m/rad		

※1:柱形断面の()内寸法は、最大寸法を示します。

曲げ耐力図

2000

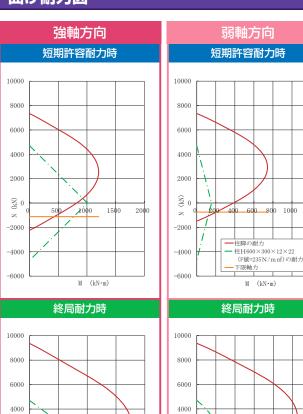
0 🕏

-2000

-4000

-6000

 $\texttt{M} \quad (kN \boldsymbol{\cdot} m)$



2000

 $0 \ \widehat{\underline{\mathbb{R}}}$

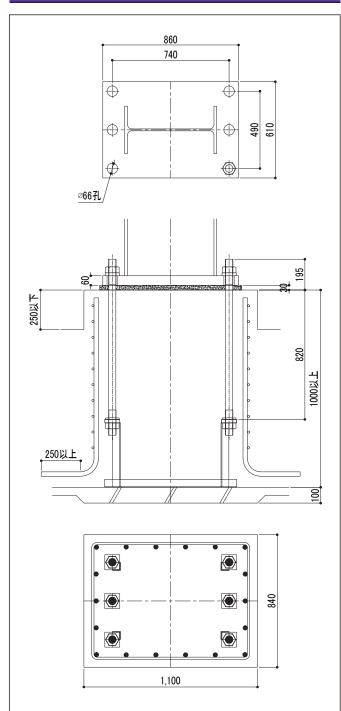
-2000

-4000

-6000

M (kN·m)

標準形状



下限軸力及びBOPせん断耐力

(単位:kN)

強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-1,118	404
終局耐力時	-2,072	539

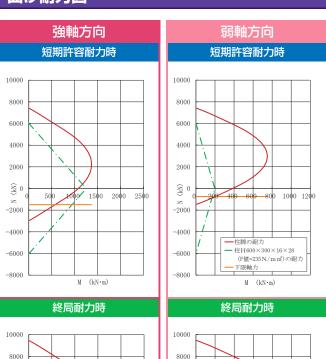
弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-745	297
終局耐力時	-1,382	396

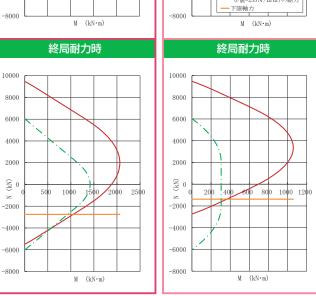
- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを 参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して 下さい。

HP6031H	
---------	--

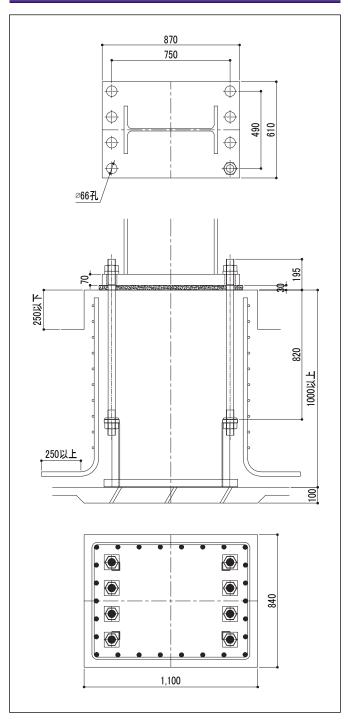
		内法一定		
		H-594×302×14×23		
適用H形鋼		外法一定		
		H-600×300×12×25		
サイズ		H-600×300×12×28		
		H-600×300×14×22		
		H-600×300×14×25		
		H-600×300×14×28		
		H-600×300×16×28		
アンカーオ	ボルト	8-M48		
ベースプレ	ノート	870×610×70		
柱形断	面	1100×840 (1260×1260) ^{*1}		
主	<u></u> 筋	26-D25		
帯 筋		D13@100		
最小コンクリート強度		21N/mm²		
回転強	軸方向	432,000kN·m/rad		
剛性弱	軸方向	112,000kN·m/rad		

曲げ耐力図





標準形状 (単位:mm)



下限軸力及びBOPせん断耐力

(単位:kN)

強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-1,491	412
終局耐力時	-2,750	549

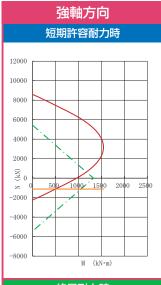
弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-745	299
終局耐力時	-1,375	399

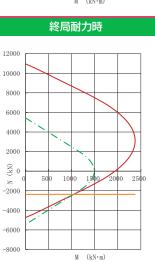
- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを 参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して 下さい。

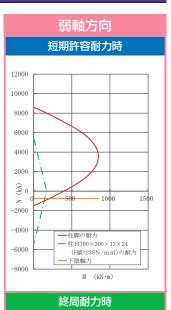
内法一定 H-692×300×13×20 H-700×300×13×24 外法一定 適用H形鋼 H-700×300×12×19 サイズ H-700×300×12×22 H-700×300×14×22 H-700×300×16×22 アンカーボルト 6-M48 ベースプレート 990×620×70 1220×850 (1600×950)*1 柱形断面 主 筋 24-D25 帯 筋 D16@100 最小コンクリート強度 $21N/mm^2$ 469,000kN·m/rad 強軸方向 回転 剛性 110,000kN·m/rad

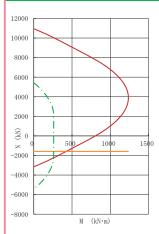
※1:柱形断面の()内寸法は、最大寸法を示します。

曲げ耐力図

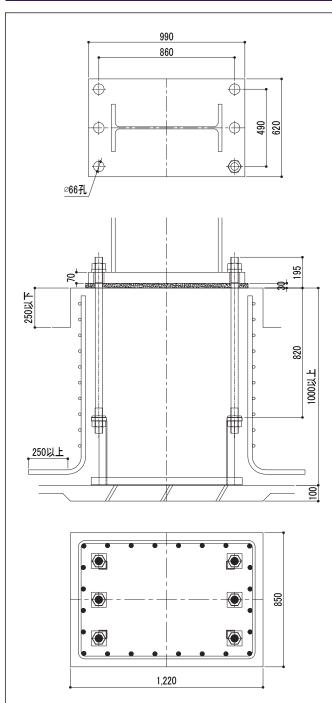








標準形状 (単位:mm)



下限軸力及びBOPせん断耐力

(単位:kN)

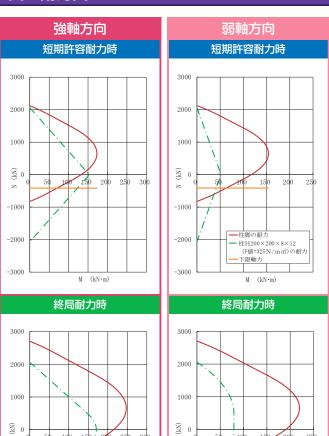
強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-1,118	479
終局耐力時	-2,372	638

弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-745	373
終局耐力時	-1,581	497

- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを 参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して 下さい。

		<u> </u>	
		H-200×200×8×12	
		外法一定	
適用Hm サイフ		*	
アンカー	ーボルト	4-M36	
ベース	プレート	410×370×40	
柱形	断面	620×580 (720×590) ^{※1}	
主	筋	12-D19	
帯	筋	D13@100	
最小コンク	リート強度	21N/mm²	
回転	強軸方向		
剛性	弱軸方向		
 ※1:柱列	ド断面の()内寸法は、最大寸法を示します。	

曲げ耐力図



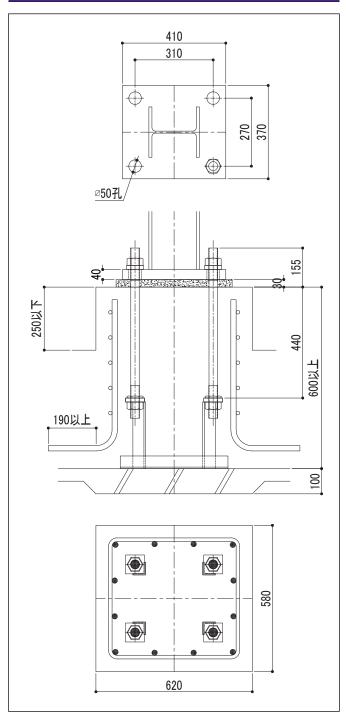
-1000

-3000

M (kN·m)

 $\texttt{M} \quad (kN \boldsymbol{\cdot} m)$

標準形状 (単位:mm)



下限軸力及びBOPせん断耐力

(単位:kN)

強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-413	97
終局耐力時	-701	129

弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-413	97
終局耐力時	-701	129

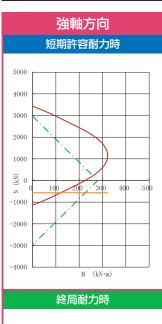
注意事項

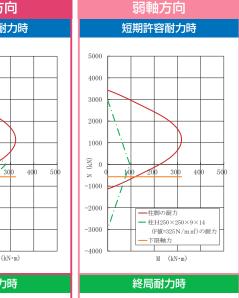
- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して下さい。

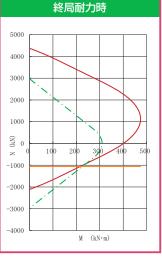
-1000

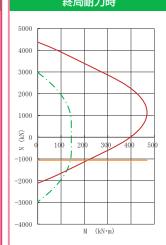


曲げ耐力図

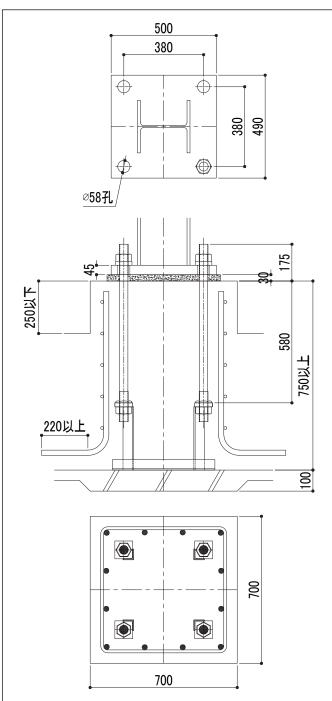








標準形状 (単位:mm)



下限軸力及びBOPせん断耐力

(単位:kN)

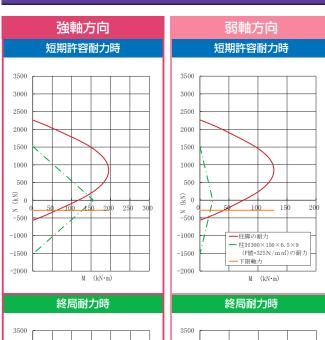
強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-567	178
終局耐力時	-1,057	237

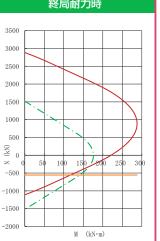
弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-567	153
終局耐力時	-1,057	204

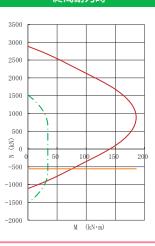
- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを 参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して 下さい。

		内法一定		
		H-298×149×5.5×8		
		H-300×150×6.5×9		
		外法一定		
適用H刑 サイフ		7172		
947	`			
		*		
アンカ-	ーボルト	4-M30		
ベース	プレート	490×330×36		
柱形	断面	700×540 (790×540) ^{*1}		
主	筋	12-D19		
帯	筋	D13@100		
最小コンク	リート強度	21N/mm²		
回転	強軸方向	59,000kN·m/rad		
剛性	弱軸方向	20,000kN·m/rad		

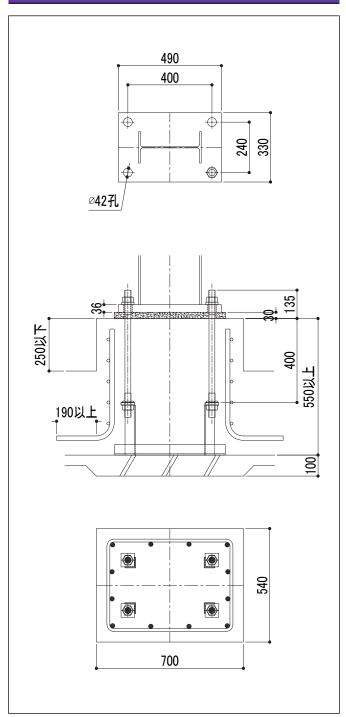
曲げ耐力図







標準形状 (単位:mm)



下限軸力及びBOPせん断耐力

(単位:kN)

強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-284	116
終局耐力時	-555	154

弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-284	108
終局耐力時	-555	143

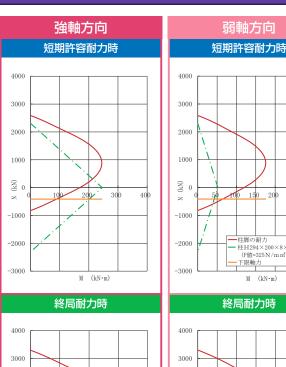
- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して下さい。

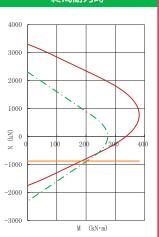


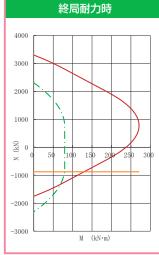
内法一定 H-294×200×8×12 外法一定 適用H形鋼 サイズ アンカーボルト 4-M36 500×370×45 ベースプレート 720×590 (870×870)*1 柱形断面 主 筋 12-D25 筋 D13@100 21N/mm² 最小コンクリート強度 61,000kN·m/rad 強軸方向 回転 剛性 28,000kN·m/rad

※1:柱形断面の()内寸法は、最大寸法を示します。

曲げ耐力図





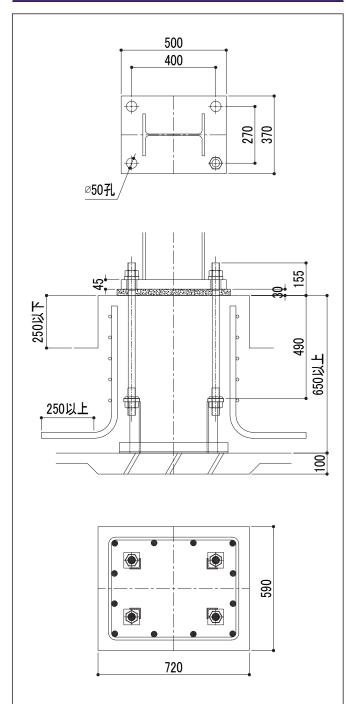


- 柱脚の耐力 - 柱H294×200×8×12 (F値=325N/m㎡)の耐力

下限軸力

M (kN·m)

標準形状 (単位:mm)



下限軸力及びBOPせん断耐力

(単位:kN)

強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-413	134
終局耐力時	-876	179

弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-413	115
終局耐力時	-876	153

- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを 参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して 下さい。

3000

2000

1000

 $_{0}\overset{\widehat{\mathbb{R}}}{\overset{\widehat{\mathbb{R}}}{\otimes}}$

-1000

-2000

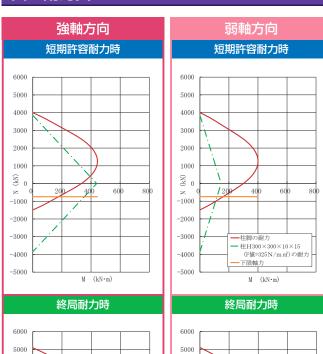
-3000

 $\texttt{M} \quad (kN \boldsymbol{\cdot} m)$

		内法	一定
	H-	294×302×12×12	H-298×299×9×14
	H-	300×300×10×15	*
		外法一定	
適用H形鋼			
サイズ			
			k
		₹	K
アンカーボ	ルト	4-M48	
ベースプレ		560×510×55	
柱形断面	Ī	790×740 (940×940) ^{※1}	
主 筋	ħ	14-D25	
帯が	防 D13@100		3@100
最小コンクリート強度		21N/mm²	
回転強軸	方向	99,000	OkN·m/rad
剛性弱軸	方向	73,000kN·m/rad	

※1:柱形断面の()内寸法は、最大寸法を示します。

曲げ耐力図



3000

2000

1000

 $_{0}\overset{\widehat{\mathbb{R}}}{\overset{\widehat{\mathbb{R}}}{\otimes}}$

-1000

-2000

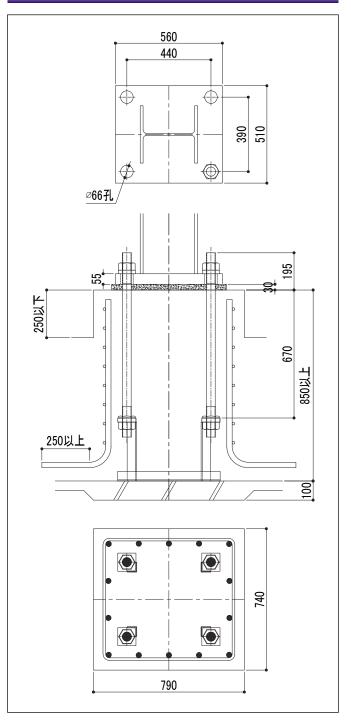
-3000

-5000

200

M (kN·m)

標準形状 (単位:mm)



下限軸力及びBOPせん断耐力

(単位:kN)

強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-745	223
終局耐力時	-1,505	298

弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-745	164
終局耐力時	-1,505	218

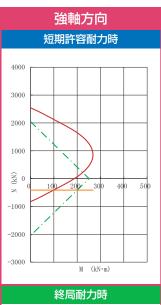
- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを 参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して 下さい。

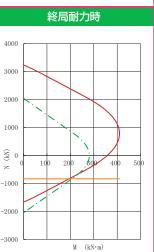
HPS3517H

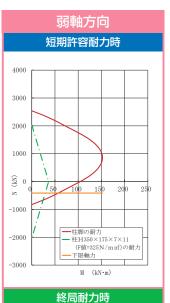


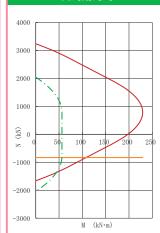
※1:柱形断面の()内寸法は、最大寸法を示します。

曲げ耐力図

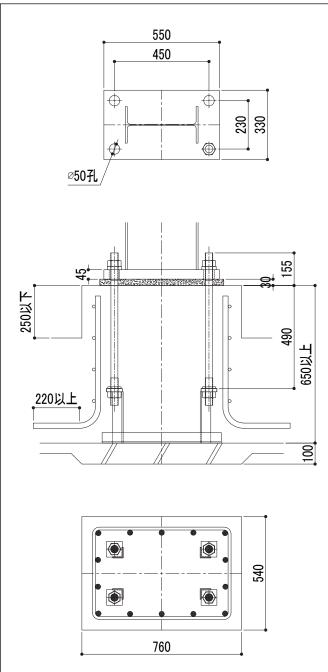








標準形状 (単位:mm)



下限軸力及びBOPせん断耐力

(単位:kN)

強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-413	124
終局耐力時	-832	165

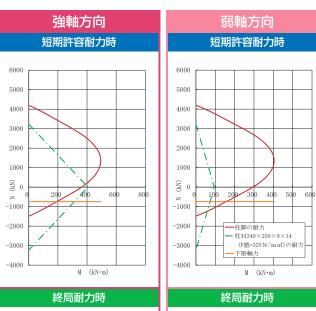
弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-413	115
終局耐力時	-832	154

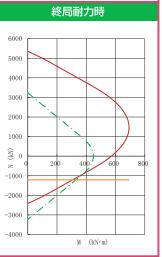
- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを 参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して 下さい。

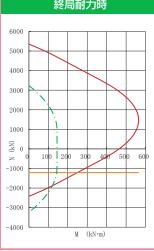
IPS	3525H	
	内法一定	



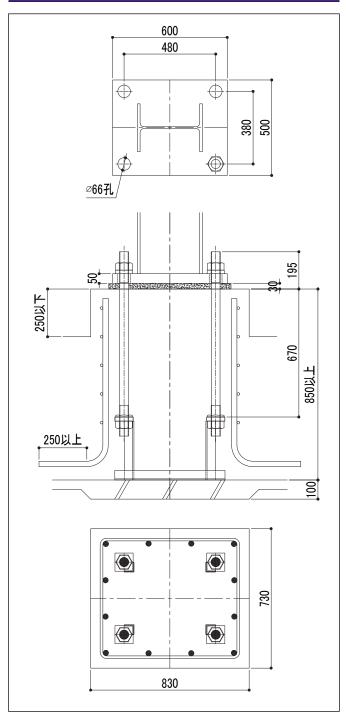
曲げ耐力図







標準形状 (単位:mm)



下限軸力及びBOPせん断耐力

(単位:kN)

強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-745	219
終局耐力時	-1,210	292

弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-745	170
終局耐力時	-1,210	226

- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを 参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して 下さい。

HPS3535H

		内法一定		
	H-	338×351×13×13	H-344×348×10×16	
	H-	344×354×16×16	H-350×350×12×19	
		外法	一定	
 適用H形鋼				
サイズ				
		*		
アンカーボ	アンカーボルト 6-M48		6-M48	
ベースプレ	ート	620>	×580×65	
柱形断面	Ī	850×810 ((1100×1100) ^{※1}	
主能	访 20-D25		0-D25	
帯筋	<u>5</u>	D13@100		
最小コンクリート強度		21N/mm²		
回転強軸	方向	向 147,000kN•m/rad		

96,000kN·m/rad

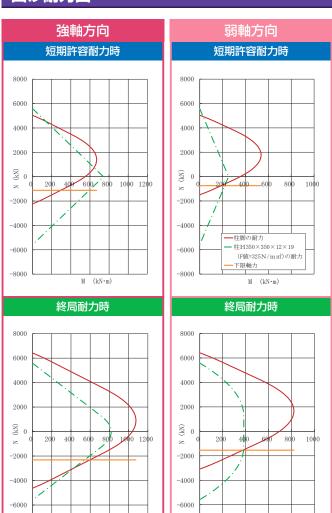
※1:柱形断面の()内寸法は、最大寸法を示します。

曲げ耐力図

回転 剛性

-8000

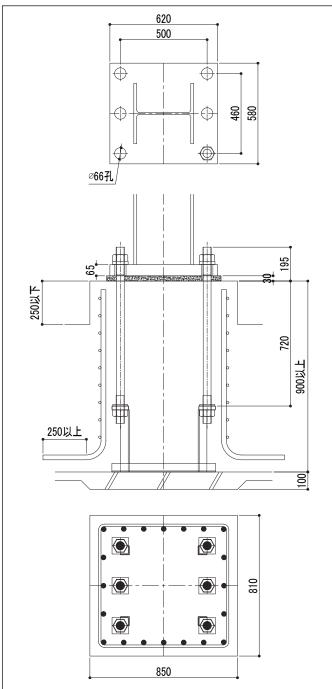
 $M = (kN \cdot m)$



-8000

M (kN·m)

標準形状 (単位:mm)



下限軸力及びBOPせん断耐力

(単位:kN)

強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-1,118	268
終局耐力時	-2,314	358

弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-745	208
終局耐力時	-1,543	277

- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを 参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して 下さい。

0

-1000

-2000

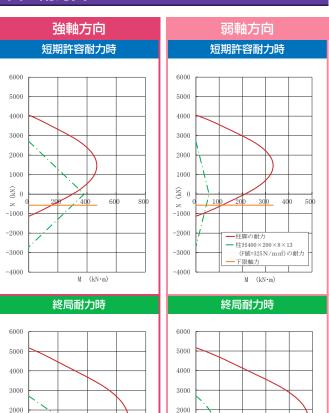
-3000

 $\texttt{M} \quad (kN \boldsymbol{\cdot} m)$

		内法一定		
		H-396×199×7×11		
		H-400×200×8×13		
		外法一定		
適用H形鋼 サイズ		H-400×200×9×12		
アンカーボルト		4-M42		
ベースプレ	-	630×460×45		
柱形断面	5	860×690 (960×790) ^{※1}		
主 筋		12-D25		
帯が		D13@100		
最小コンクリート強度		21N/mm²		
回転強軸	訪向	132,000kN·m/rad		
剛性弱軸	訪向	57,000kN·m/rad		

※1:柱形断面の()内寸法は、最大寸法を示します。

曲げ耐力図



1000 $0 \ \stackrel{\textstyle \stackrel{\textstyle >}{\boxtimes}}{\boxtimes}$

-1000

-2000

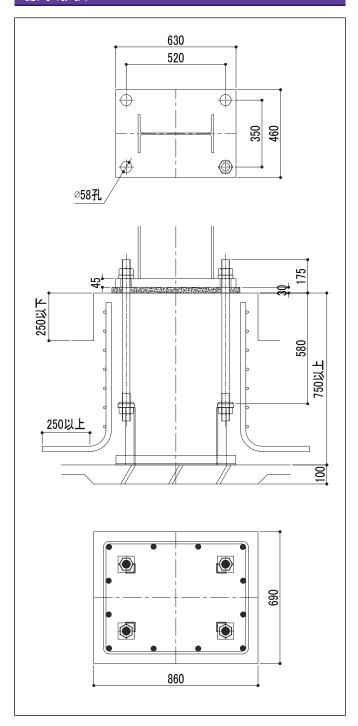
-3000

-4000

M (kN·m)

標準形状

(単位:mm)



下限軸力及びBOPせん断耐力

(単位:kN)

強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-567	219
終局耐力時	-1,054	291

弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-567	169
終局耐力時	-1,054	225

- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを 参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して 下さい。

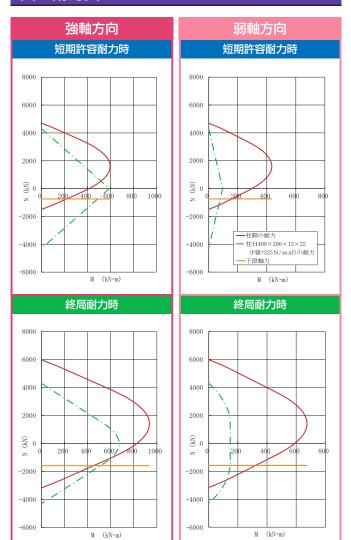
HPS4021H

H形鋼用 保有耐力接合タイプ 柱材 F値=325N/mm²

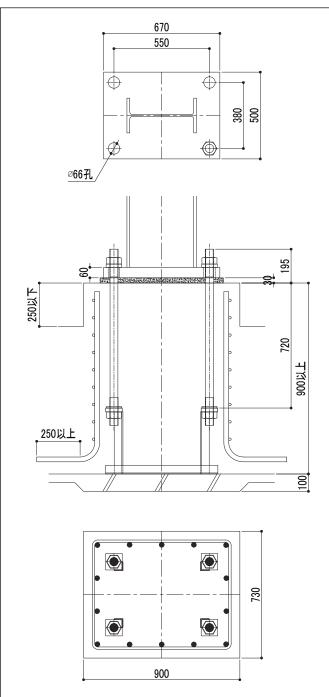
		内法一定	
		H-404×201×9×15	
		外法一定	
適用H形鋼 サイズ		H-400×200×9×16	
		H-400×200×9×19	
		H-400×200×9×22	
		H-400×200×12×22	
アンカーボ	ルト	4-M48	
ベースプレ・		670×500×60	
柱形断面	Ī	900×730 (1080×820) [*] 1	
主 筋	5	14-D25	
帯筋	5	D13@100	
最小コンクリート	強度	21N/mm²	
回転強軸	方向	140,000kN·m/rad	
剛性弱軸	方向	66,000kN·m/rad	

※1:柱形断面の()内寸法は、最大寸法を示します。

曲げ耐力図



標準形状 (単位:mm)



下限軸力及びBOPせん断耐力

(単位:kN)

強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-745	259
終局耐力時	-1,581	345

弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-745	181
終局耐力時	-1,581	242

- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを 参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して 下さい。

-2000

-4000

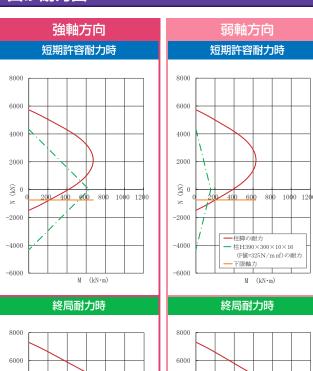
		内法一定
		H-386×299×9×14
		H-390×300×10×16
		外法一定
適用H形鋼サイズ		*
アンカーボル	トト	4-M48
ベースプレ-	-	660×620×55
柱形断面	i	890×850 (1060×950) [*] 1
主 筋	j	16-D25
帯 筋	j	D13@100
最小コンクリート	強度	21N/mm²
回転強軸	方向	156,000kN·m/rad

120,000kN·m/rad

※1:柱形断面の()内寸法は、最大寸法を示します。

曲げ耐力図

剛性



4000

2000

-2000

-4000

-6000

1000 120

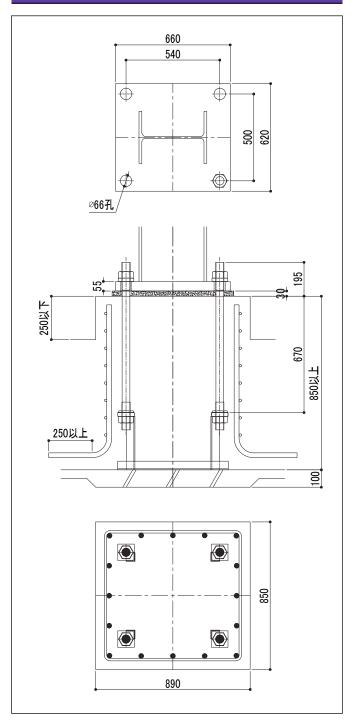
M (kN·m)

500 1000 1200

 $M = (kN \cdot m)$

標準形状

(単位:mm)



下限軸力及びBOPせん断耐力

(単位:kN)

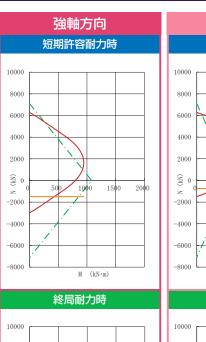
強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-745	318
終局耐力時	-1,581	424

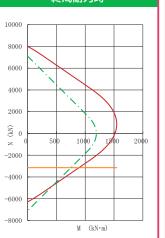
弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-745	250
終局耐力時	-1,581	333

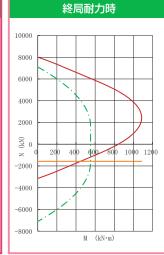
- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを 参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して 下さい。

		内法	一定	
	H-	388×402×15×15	H-394×398×11×18	
	H-	394×405×18×18	H-400×400×13×21	
		外法	一定	
適用H形鋼				
サイズ				
	*			
アンカーボ	ルト	8-M48		
ベースプレ		680×	(660×70	
柱形断面		960×960 (1260×1260) [*] 1	
主能	<u></u>	30-D25		
帯筋	5	D13@100		
最小コンクリート	強度	21	N/mm²	
回転強軸	方向	205,00	00kN•m/rad	
剛性弱軸	方向	128,00	00kN·m/rad	

曲げ耐力図







弱軸方向 短期許容耐力時

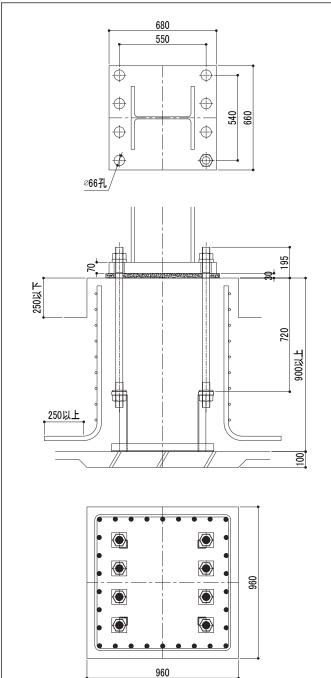
-800 1000 1200

柱脚の耐力 柱H400×400×13×21 (F値=325N/m㎡)の耐力

下限軸力

M (kN·m)

標準形状 (単位:mm)



下限軸力及びBOPせん断耐力

(単位:kN)

強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-1,491	355
終局耐力時	-3,148	473

弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-745	260
終局耐力時	-1,574	347

- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを 参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して 下さい。

-2000

-6000

-8000

-10000

 $\texttt{M} \quad (kN \boldsymbol{\cdot} m)$

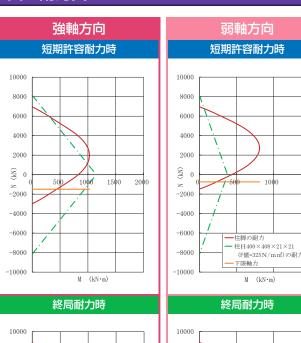
		内法一定
		H-400×408×21×21
		外法一定
適用H形鋼サイズ		*
アンカーボル	ト	8-M48
ベースプレー	- -	710×700×70
柱形断面		960×960 (1260×1260) ^{*1}
主 筋		30-D25
帯 筋		D13@100
最小コンクリート引	強度	21N/mm²
回転 強軸	方向	195,000kN·m/rad

128,000kN·m/rad

※1:柱形断面の()内寸法は、最大寸法を示します。

曲げ耐力図

剛性



8000

4000 2000

0

-2000

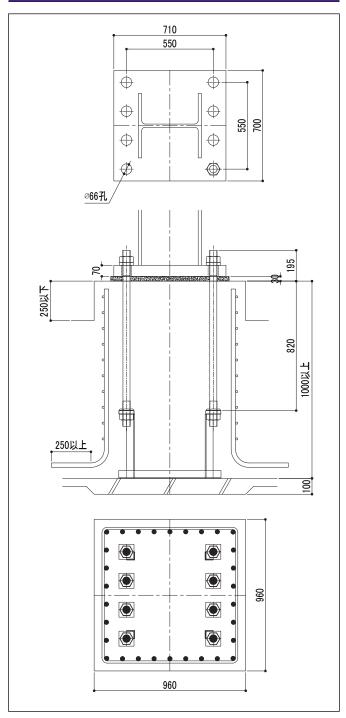
-6000

-8000

-10000

M (kN·m)

標準形状 (単位:mm)



下限軸力及びBOPせん断耐力

(単位:kN)

強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-1,491	403
終局耐力時	-3,162	537

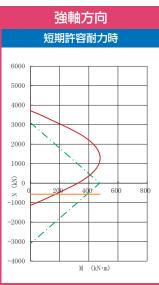
弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-745	314
終局耐力時	-1,581	419

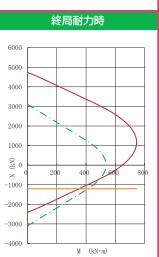
- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを 参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して 下さい。

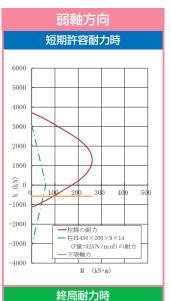
HPS4520H

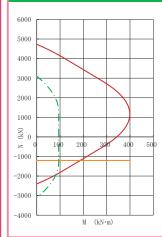
※1:柱形断面の()内寸法は、最大寸法を示します。

曲げ耐力図



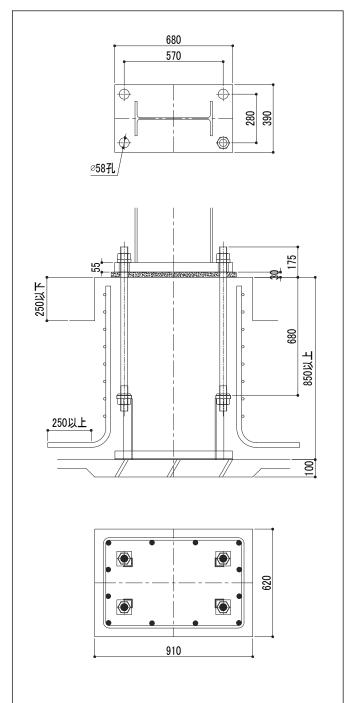






標準形状

(単位:mm)



下限軸力及びBOPせん断耐力

(単位:kN)

強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-567	165
終局耐力時	-1,203	220

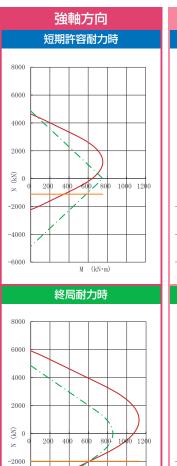
短期許容耐力時 -1203 187	弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
終局耐力時 -1203 187	短期許容耐力時	-567	140
1,200 107	終局耐力時	-1,203	187

- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを 参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して 下さい。

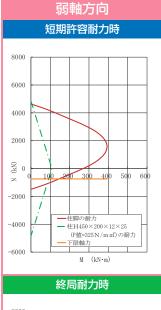
	\sim
	- >
	\sim
	_
	\sim
	. `
	_
	u
	n
	3
	3
1	HPS4531
0	₹ -
	Ξ
	Ξ
	Ξ
	Ξ
	HPS
	Ξ
	HPS
	HPS 5020H
	HPS 5020H
	HPS 5020H
	HPS
	HPS 5020H
	HPSS020H HPSS020
	HPS 5020H

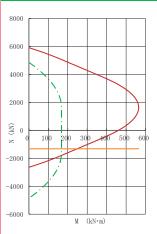
		内法一定
		H-456×201×10×17
		外法一定
適用H形鋼		H-450×200×9×16
サイズ		H-450×200×9×19
		H-450×200×9×22
		H-450×200×12×19
		H-450×200×12×22
		H-450×200×12×25
アンカーボ	ルト	6-M48
ベースプレ	-1	720×460×70
柱形断面	Ī	960×700 (1200×950) ^{※1}
主能	ħ	18-D25
帯が	ħ	D13@100
最小コンクリート	強度	21N/mm²
回転強軸	方向	216,000kN·m/rad
剛性弱軸	方向	58,000kN·m/rad

曲げ耐力図

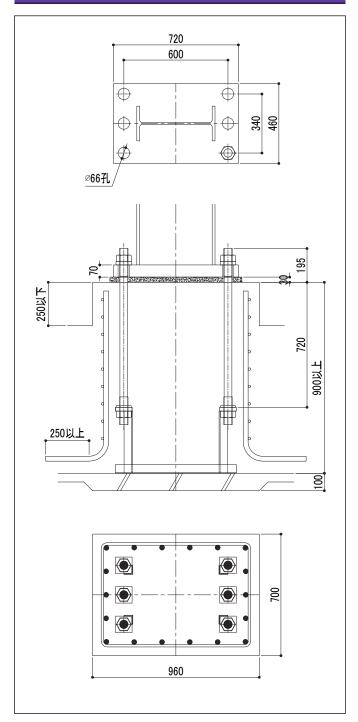


 $\texttt{M} \quad (kN \boldsymbol{\cdot} m)$





標準形状 (単位:mm)



下限軸力及びBOPせん断耐力

強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-1,118	235
終局耐力時	-1,984	314

弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-745	185
終局耐力時	-1,323	247

(単位:kN)

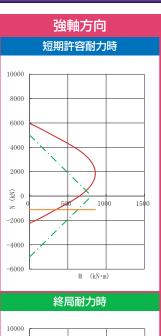
注意事項

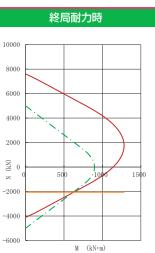
- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して下さい。

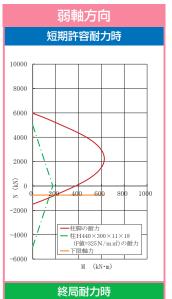
-4000

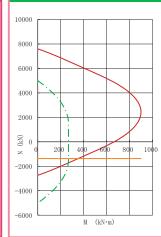


曲げ耐力図









標準形状 (単位:mm) 710 590 \oplus \oplus 480 \oplus \oplus \bigoplus \bigoplus ∅66孔 720 900以上 250以上 8 igorphi830

下限軸力及びBOPせん断耐力

(単位:kN)

強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-1,118	315
終局耐力時	-2,056	420

弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-745	228
終局耐力時	-1,371	303

注意事項

940

- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを 参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して 下さい。

-2000

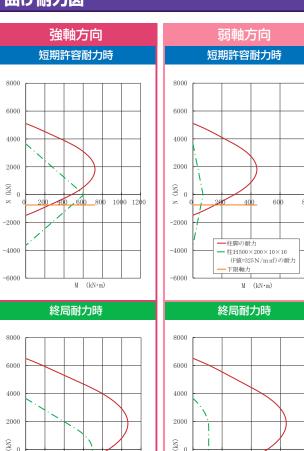
-4000

-6000

		内法一定
		H-496×199×9×14
		H-500×200×10×16
		外法一定
適用H形鋼サイズ		H-500×200×9×12
		H-500×200×9×16
アンカーボ	ルト	4-M48
ベースプレ		760×480×55
柱形断面	Ī	990×710 (1090×810) ^{※1}
主角	14-D25	
帯角	5	D13@100
最小コンクリート	強度	21N/mm²
HT4	坊向	221,000kN·m/rad
剛性弱軸	坊向	69,000kN·m/rad

※1:柱形断面の()内寸法は、最大寸法を示します。

曲げ耐力図



1000 1200

 $M = (kN \cdot m)$

200

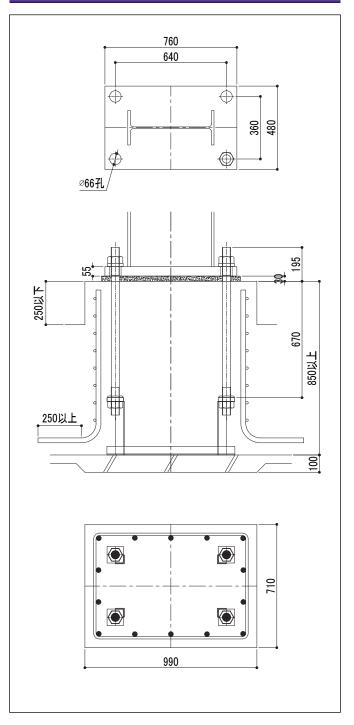
M (kN·m)

-2000

-4000

-6000

標準形状 (単位:mm)



下限軸力及びBOPせん断耐力

(単位:kN)

強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-745	250
終局耐力時	-1,389	333

弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-745	194
終局耐力時	-1,389	259

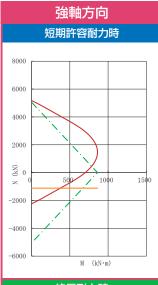
- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して下さい。

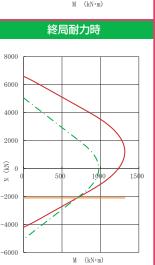
HPS5021H

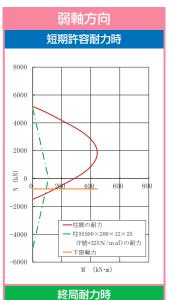
		内法一定		
		H-506×201×11×19		
		外法一定		
適用H形鋼	1	H-500×200×9×19		
サイズ		H-500×200×9×22		
		H-500×200×12×19		
		H-500×200×12×22		
		H-500×200×12×25		
アンカーオ	ボルト	6-M48		
ベースプレ	ート	770×480×70		
柱形断	面	1000×710 (1260×1000) ^{※1}		
主	筯	20-D25		
帯が	筋	D13@100		
最小コンクリー	·卜強度	21N/mm²		
回転強	軸方向	260,000kN·m/rad		
剛性弱	軸方向	65,000kN·m/rad		

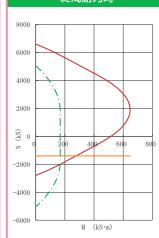
※1:柱形断面の()内寸法は、最大寸法を示します。

曲げ耐力図



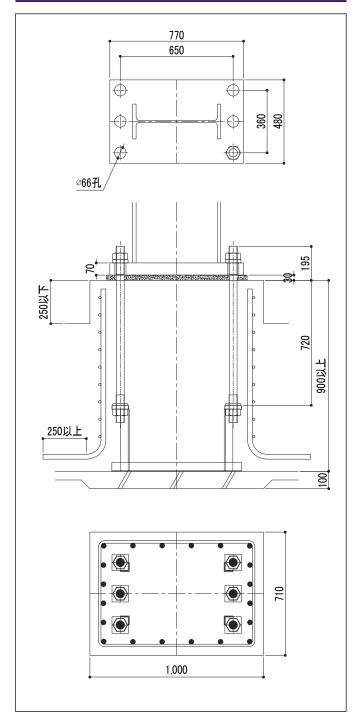






標準形状

(単位:mm)



下限軸力及びBOPせん断耐力

(単位:kN)

強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-1,118	250
終局耐力時	-2,099	334

弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-745	196
終局耐力時	-1,400	261

- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを 参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して 下さい。

0

-2000

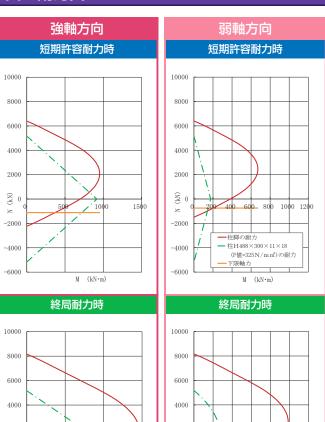
-4000

 $M = (kN \cdot m)$

		内法一定	
		H-482×300×11×15	
		H-488×300×11×18	
		外法一定	
適用H形鋼サイズ		H-500×300×12×16	
アンカーボ	ルト	6-M48	
ベースプレ	7	750×610×60	
柱形断面	<u> </u>	980×840 (1260×1000) ^{*1}	
主角		20-D25	
带角		D13@100	
最小コンクリー	強度	21N/mm²	
回転強軸	訪向	267,000kN·m/rad	
剛性弱軸	訪向	117,000kN·m/rad	

※1:柱形断面の()内寸法は、最大寸法を示します。

曲げ耐力図



2000

0 🕏

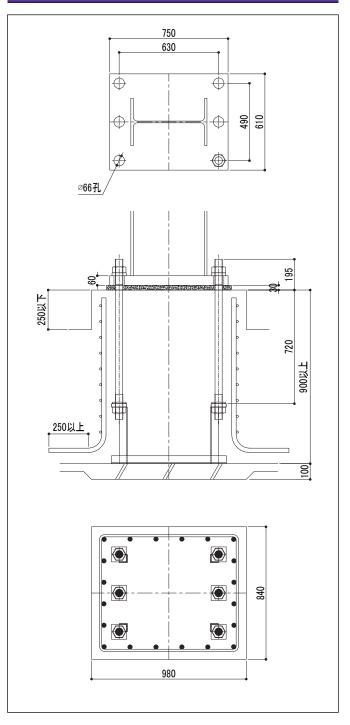
-2000

-4000

-6000

M (kN·m)

標準形状 (単位:mm)



下限軸力及びBOPせん断耐力

(単位:kN)

強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-1,118	320
終局耐力時	-2,219	427

弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-745	270
終局耐力時	-1,479	361

- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して下さい。

HPS5031H

内法一定

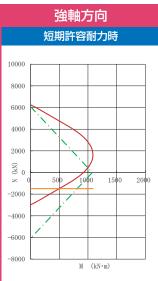
適用H形鋼 サイズ

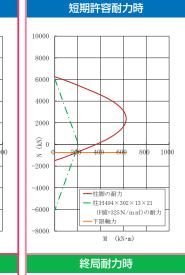
H-500×300×12×19

アンカ-	ーボルト	8-M48
ベース	プレート	770×580×70
柱形	断面	1000×810 (1260×1260) ^{*1}
主	筋	26-D25
帯	筋	D13@100
最小コンク	リート強度	21N/mm²
回転	強軸方向	335,000kN·m/rad
剛性	弱軸方向	108,000kN·m/rad

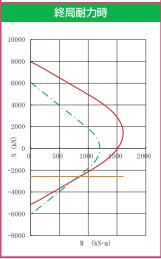
※1:柱形断面の()内寸法は、最大寸法を示します。

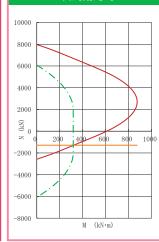
曲げ耐力図





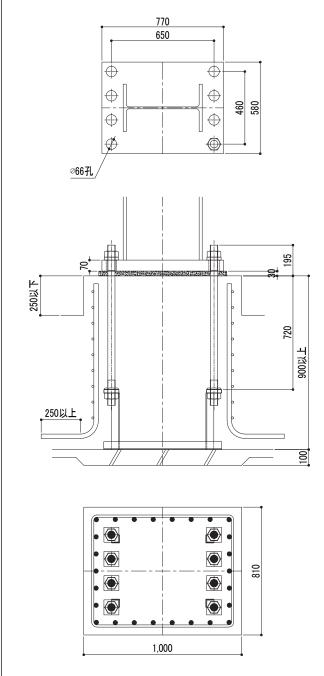
弱軸方向





標準形状

(単位:mm)



下限軸力及びBOPせん断耐力

(単位:kN)

強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-1,491	319
終局耐力時	-2,579	425

弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-745	239
終局耐力時	-1,290	318

注意事項

- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを 参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して 下さい。

HPS5031H

 $0 \ \widehat{\underline{\mathbb{S}}}$

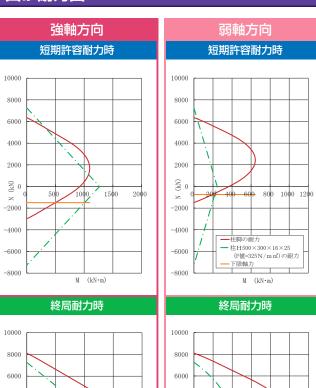
-2000

-4000

		内法一定	
		*	
		外法一定	
適用H形鍋 サイズ	6	H-500×300×12×22	
		H-500×300×12×25	
		H-500×300×16×22	
		H-500×300×16×25	
アンカーホ	ボルト	8-M48	
ベースプレ	ノート	770×590×75	
柱形断	面	1040×860 (1260×1260) ^{※1}	
主	筋	32-D25	
帯が	筋	D13@100	
最小コンクリー	-卜強度	21N/mm²	
回転強	軸方向	304,000kN·m/rad	
剛性弱	軸方向	105,000kN·m/rad	

※1:柱形断面の()内寸法は、最大寸法を示します。

曲げ耐力図



2000

0 🕏

-2000

-4000

-8000

800 1000 1200

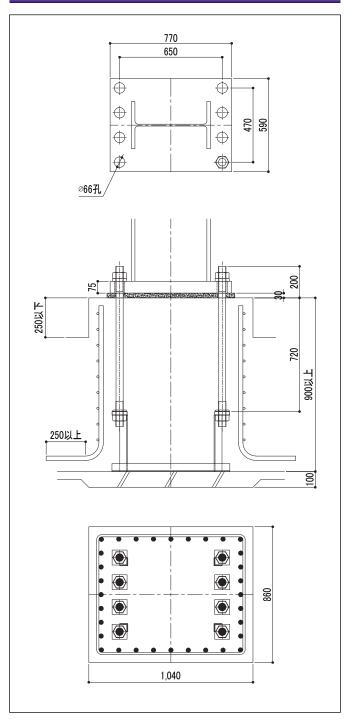
M (kN·m)

1/500

 $\texttt{M} \quad (kN \boldsymbol{\cdot} m)$

2000

標準形状 (単位:mm)



下限軸力及びBOPせん断耐力

(単位:kN)

強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-1,491	325
終局耐力時	-3,148	433

弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-745	274
終局耐力時	-1,574	365

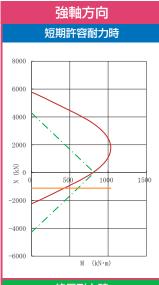
- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して下さい。

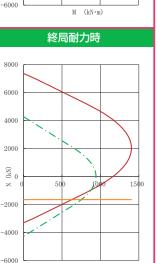
HPS6020H

		内法一定			
		H-596×199×10×15			
		H-600×200×11×17			
		外法一定			
適用H形鋼 サイズ		H-600×200×9×12			
		H-600×200×9×16			
		H-600×200×12×16			
アンカーボ	ボルト	6-M48			
ベースプレ	ート	860×480×60			
柱形断面	面	1090×710 (1250×810) ^{※1}			
主 筋		16-D25			
帯	筋	D13@100			
最小コンクリート強度		21N/mm²			
回転強	軸方向	396,000kN·m/rad			
剛性弱	軸方向	72,000kN·m/rad			

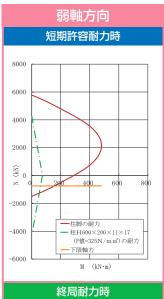
※1:柱形断面の()内寸法は、最大寸法を示します。

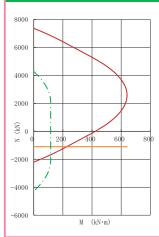
曲げ耐力図



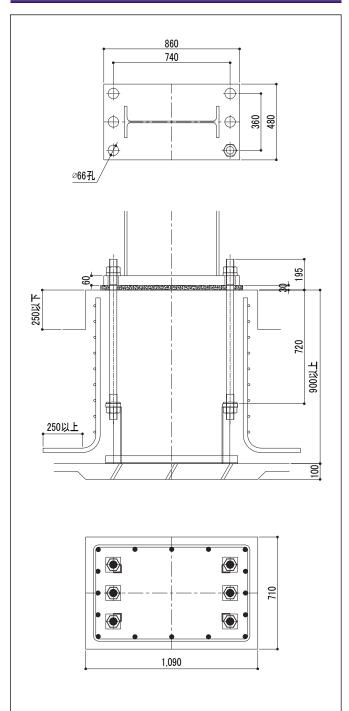


 $M = (kN \cdot m)$





標準形状 (単位:mm)



下限軸力及びBOPせん断耐力

(H	41-	ر ، با	L N I	ń

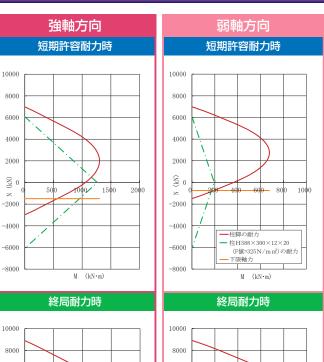
強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-1,118	254
終局耐力時	-1,652	339

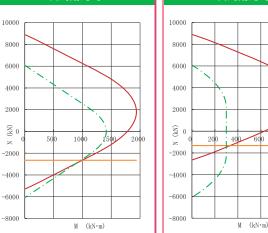
弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-745	210
終局耐力時	-1,101	280

- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを 参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して 下さい。

		内法一定	
		H-582×300×12×17	
		H-588×300×12×20	
		外法一定	
適用H形鋼 サイズ		H-600×300×12×19	
アンカーボ	ルト	8-M48	
ベースプレ	-	860×580×70	
柱形断面	Ī	1090×810 (1260×1260) ^{*1}	
主 簓	5 26-D25		
帯が	5	D13@100	
最小コンクリート	一卜強度 21N/mm²		
回転強軸	坊向	398,000kN·m/rad	
剛性弱軸	方向	98,000kN·m/rad	

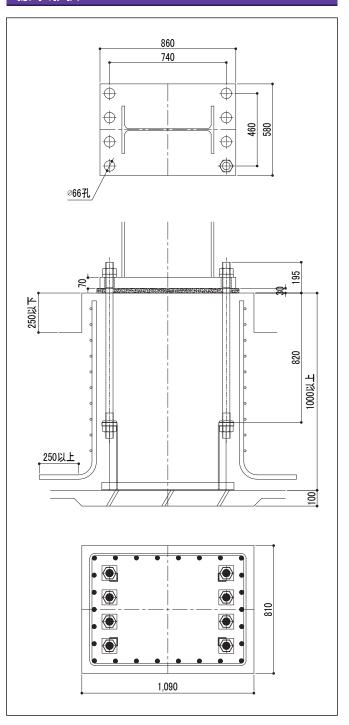
曲げ耐力図





800

標準形状



下限軸力及びBOPせん断耐力

(単位:kN)

(単位:mm)

強軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-1,491	359
終局耐力時	-2,648	478

弱軸方向	下限軸力	BOPせん断耐力
短期許容耐力時	-745	257
終局耐力時	-1,324	343

- 杭基礎の場合の基礎高さは、最低高さに杭出寸法を加算して下さい。
- 下限軸力、BOPせん断耐力の運用については、設計ハンドブックを参照して下さい。
- 柱脚運用に際して、その他の注意事項については、P2を参照して下さい。



アイエスケー株式会社

本社(ISベース事業部)

〒550-0001 大阪市西区土佐堀1-4-11 金鳥土佐堀ビル2F

TEL.06-6449-0881 FAX.06-6449-0877

東京支店(ISベース事業部)

〒103-0013 東京都中央区日本橋人形町1丁目3番6号 AIC共同ビル人形町301号

TEL.03-6661-6925 FAX.03-6661-6926

URL https://www.isbase.jp E-mail info@isbase.jp

中島工場

〒555-0041 大阪市西淀川区中島2-4-140 TEL.06-6475-0163 FAX.06-6475-0190

泉佐野工場

〒598-0071 泉佐野市鶴原3-12-52 TEL.072-462-6571 FAX.072-462-6572

渋川工場____

〒377-0061 群馬県渋川市北橘町下箱田626-18 TEL.027-289-8225 FAX.027-289-8227