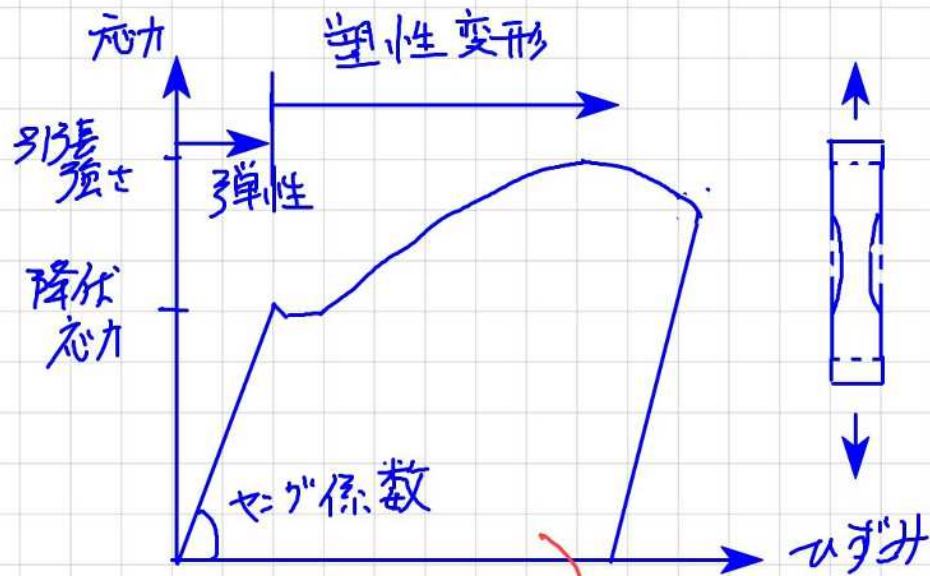
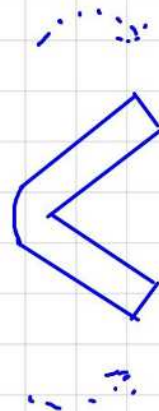
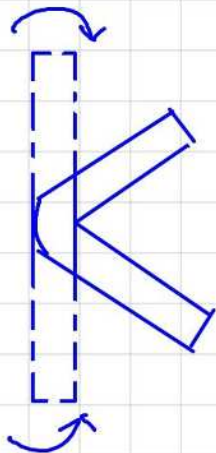




大地震 = 塑性
 中地震 = 弾性

仕事量 = 吸収したエネルギー



変形がえに
 戻らない
 塑性変形
 (力と吸収)

↓
 地震エネルギーを吸収

塑性変形量大

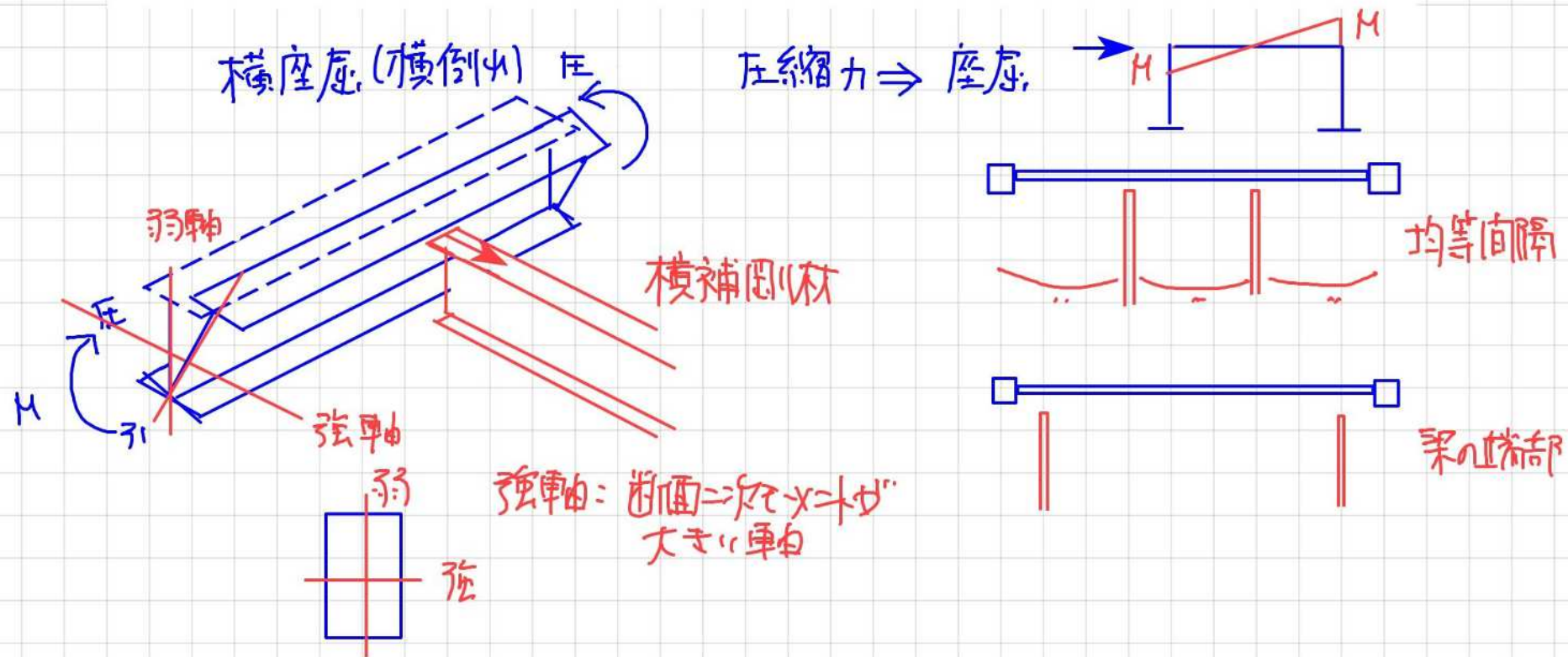
||
 塑性変形能力が高い

↓
 妨げる要因 - 圧屈 [横圧屈
 局部圧屈
 曲げ圧屈]



①横補剛

1. H形鋼等の開断面の梁が曲げを受けたとき、ねじれを伴って圧縮側のフランジが面外にはらみ出して座屈する現象を横座屈という。(令和2年)
2. H形鋼梁の横座屈を抑制するため、圧縮側のフランジの横変位を拘束できるように横補剛材を取り付けた。(令和3年, 平成26年)
3. 梁の横座屈を防止するための横補剛には、「梁全長にわたって均等間隔で横補剛する方法」、「主として梁端部に近い部分を横補剛する方法」等がある。(平成30年)
4. 梁の横座屈を防止するための横補剛材を梁の全長にわたって均等間隔に設けることができなかったため、梁の端部に近い部分を主として横補剛する方法を採用した。(令和3年, 平成29年)
5. 梁の横座屈を防止するための横補剛材は、強度だけではなく、十分な剛性を有する必要がある。(平成30年, 平成24年)



①横補剛

6. H形鋼を用いた梁に均等間隔で横補剛材を設置して保有耐力横補剛とする場合において、梁を建築構造用圧延鋼材SN400Bから同一断面の建築構造用圧延鋼材SN490Bに変更することにより、横補剛の数を減らすことができる。(令和1年、平成28年)

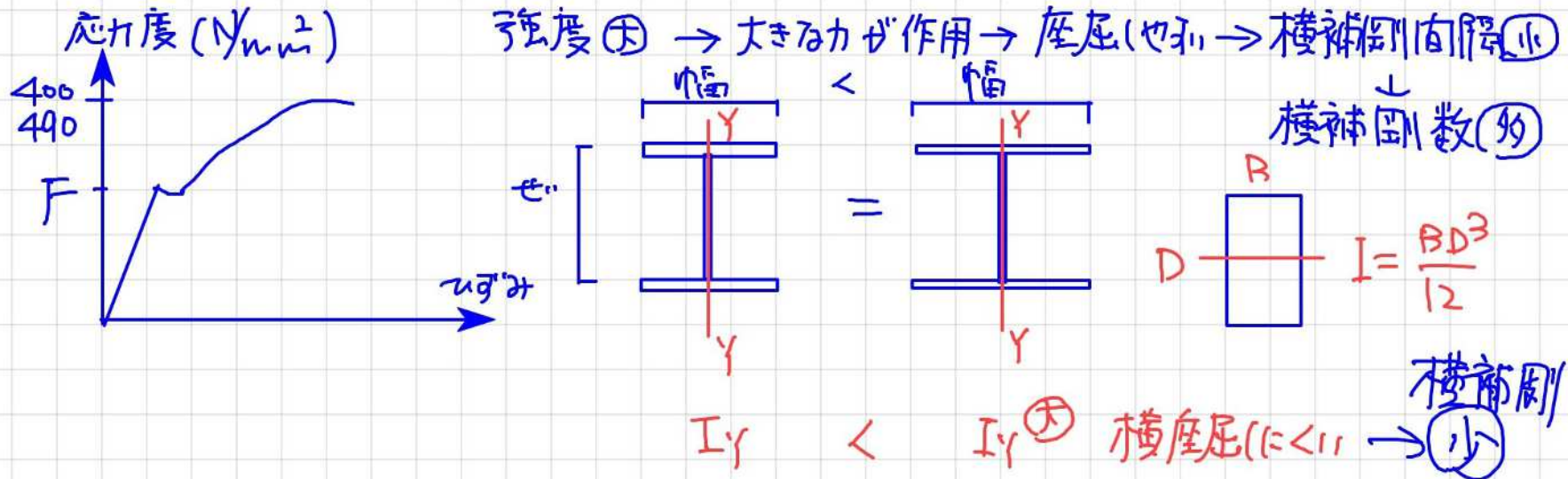
強

7. 梁の弱軸まわりの細長比が200で、梁の全長にわたって均等間隔で横補剛を設ける場合、梁の鋼種がSN400BよりSN490Bのほうが横補剛の必要箇所は少なくなる。(平成25年)

8. H形鋼を用いた梁の全長にわたって均等間隔で横補剛を設ける場合、梁のせい、断面積及びウェブ厚さが同一であれば、フランジ幅が大きい梁ほど必要な横補剛の箇所数は多くなる。(令和4年)

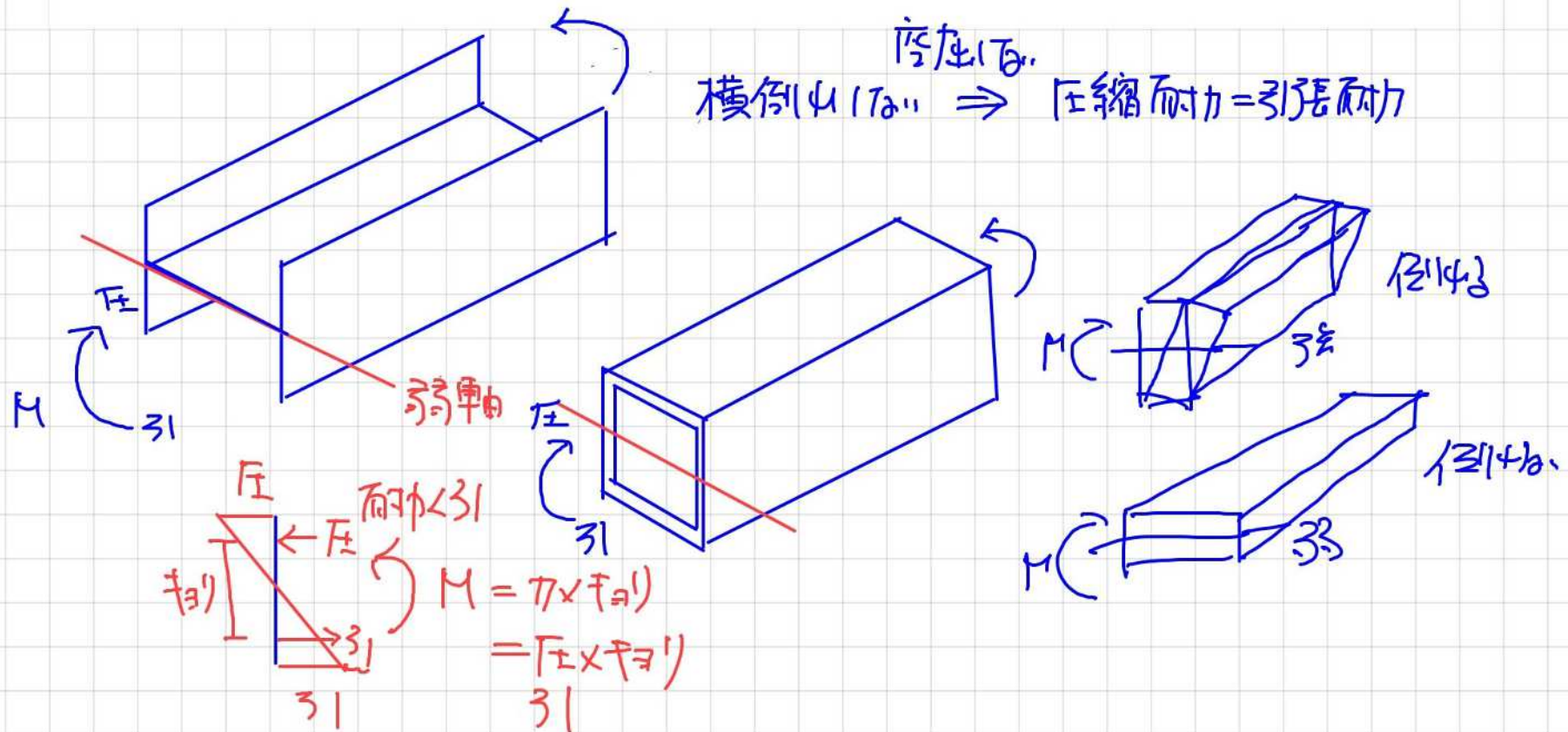
9. 地震時に梁端部が塑性化するH形鋼梁について、一次設計時に許容曲げ応力度を圧縮フランジの支点間距離を用いて算定したことにより、十分な塑性変形能力が確保されているものと判断した。(令和4年)

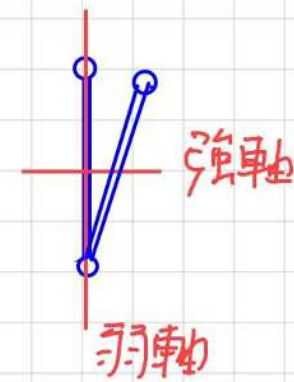
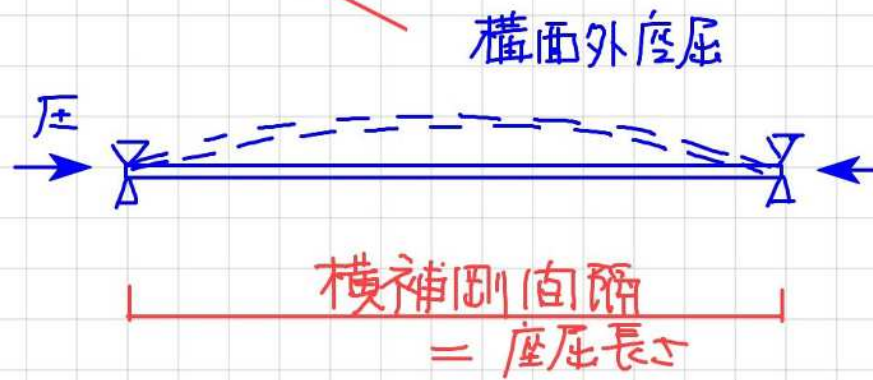
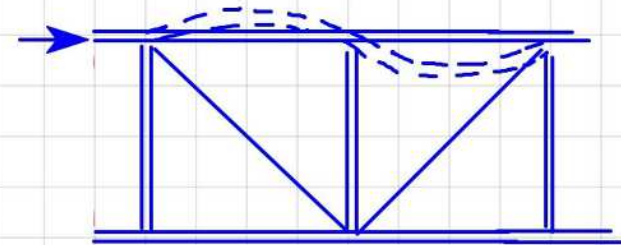
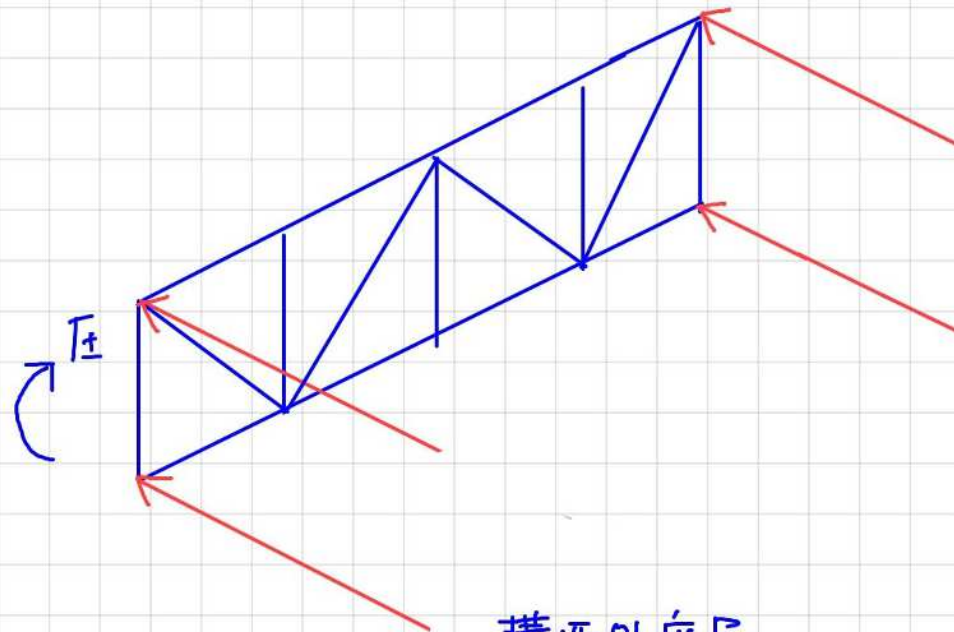
10. 圧縮材の中間支点の横補剛材は、許容応力度設計による場合、圧縮材に作用する圧縮力の2%以上の集中力が加わるものとして設計する。(令和1年、平成27年) ○



①横補剛

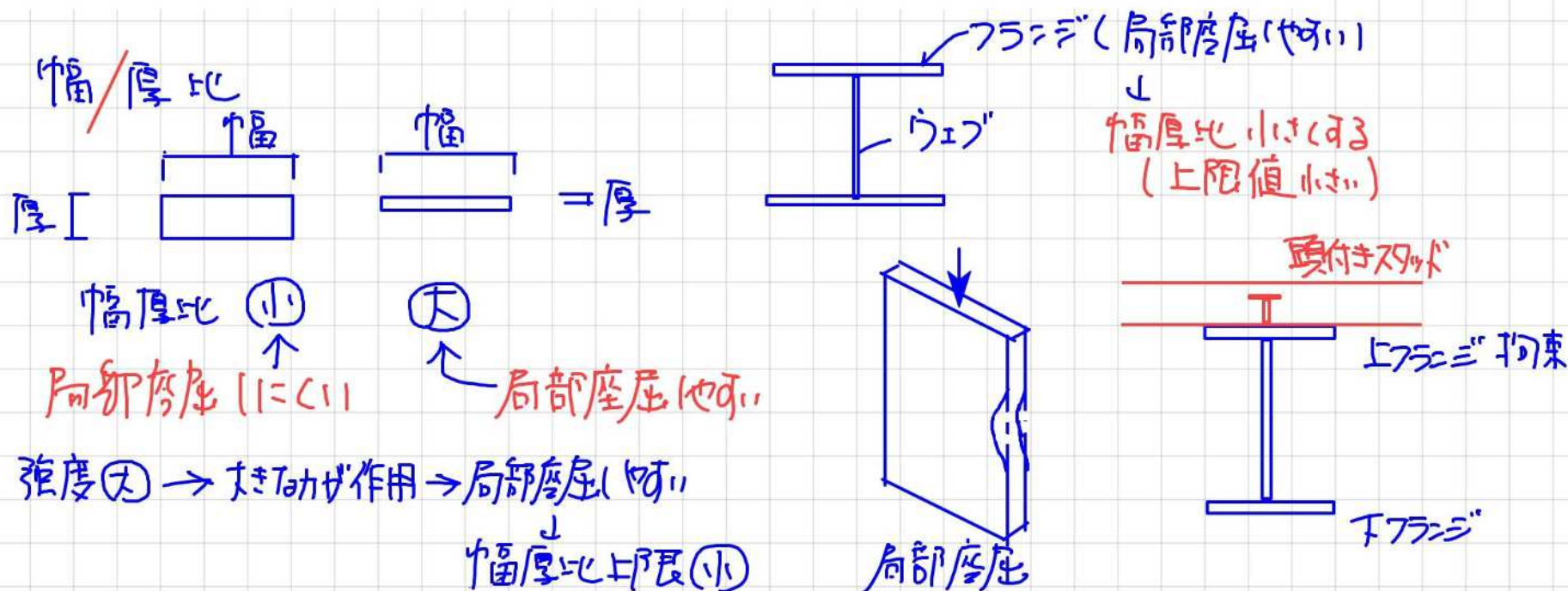
- 1 1. 弱軸まわりに曲げを受けるH形鋼の許容曲げ応力度は、幅厚比の制限に従う場合、許容引張応力度と同じ値とすることができる。（令和4年）
- 1 2. 角形鋼管を用いて柱を設計する場合、横座屈を生じるおそれがないので、許容曲げ応力度を許容引張応力度と同じ値とすることができる。（令和1年、平成29年、平成26年）
- 1 3. 小梁として、冷間成形角形鋼管を使用したので、横座屈が生じないものとして曲げモーメントに対する断面検定を行った。（令和3年）
- 1 4. トラスの弦材の座屈長さは、精算によらない場合、構面内座屈に対しては節点間距離とし、構面外座屈に対しては横方向に補剛された支点間距離とする。（平成27年）





①幅厚比

1. H形鋼の梁の設計において、板要素の幅厚比を小さくすると、局部座屈が生じにくくなる。(令和2年)
2. H形断面梁の設計において、フランジの局部座屈を生じにくくするため、フランジの幅厚比を小さくした。(平成28年)
3. 骨組の塑性変形能力を確保するために定められているH形鋼の柱及び梁の幅厚比の上限値は、フランジよりウェブのほうが大きい。(令和1年, 平成30年, 平成27年) ○
4. 骨組の塑性変形能力を確保するために定められている柱及び梁の幅厚比の上限値は、基準強度F値が大きいほど小くなる。(令和1年) ○
5. 柱及び梁の種別をFAとするための幅厚比の上限値は、基準強度Fが大きいほど小くなる。(平成24年) ○
6. H形断面の鉄骨梁と鉄筋コンクリートスラブを頭付きスタッドを介して緊結した合成梁では、一般に、上下フランジのいずれも、局部座屈の検討を省略することができる。(令和1年) ×



①幅厚比

7. 柱及び梁に使用する鋼材の幅厚比の上限値は、建築構造用圧延鋼材SN400Bに比べてSN490Bのほうが大きい。(令和3年, 平成30年)

8. 骨組の塑性変形能力を確保するために定められている柱及び梁の幅厚比の上限値は、基準強度Fが大きいほど大きくなる。(平成27年)

9. 梁に使用する材料をSN400BからSN490Bに変更したので、幅厚比の制限値を大きくした。(平成26年)

10. 柱材を建築構造用圧延鋼材SN400Bから同一断面のSN490Bに変更しても、細長比がSN400Bの限界細長比以上であれば、許容圧縮応力度は変わらない。(令和2年)

11. 一般に、細長比の大きな筋かいが強度抵抗型であり、細長比の小さな筋かいはエネルギー吸収型であるといえるが、これらの中間領域にある筋かいは不安定な挙動を示すことが多い。(令和4年)

12. ラーメン構造において、靱じん性を高めるために、塑性化が予想される柱又は梁については、幅厚比の大きい部材を用いる。(平成25年)

×

×

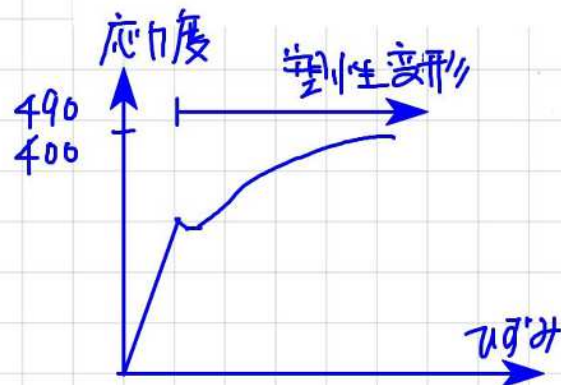
×

○

○

×

次



強度因 → 作用力 ⑤ → 局部座屈 ④

↑ 幅厚比 ③
↑ 上限値 ②
↑ 制限値 ①