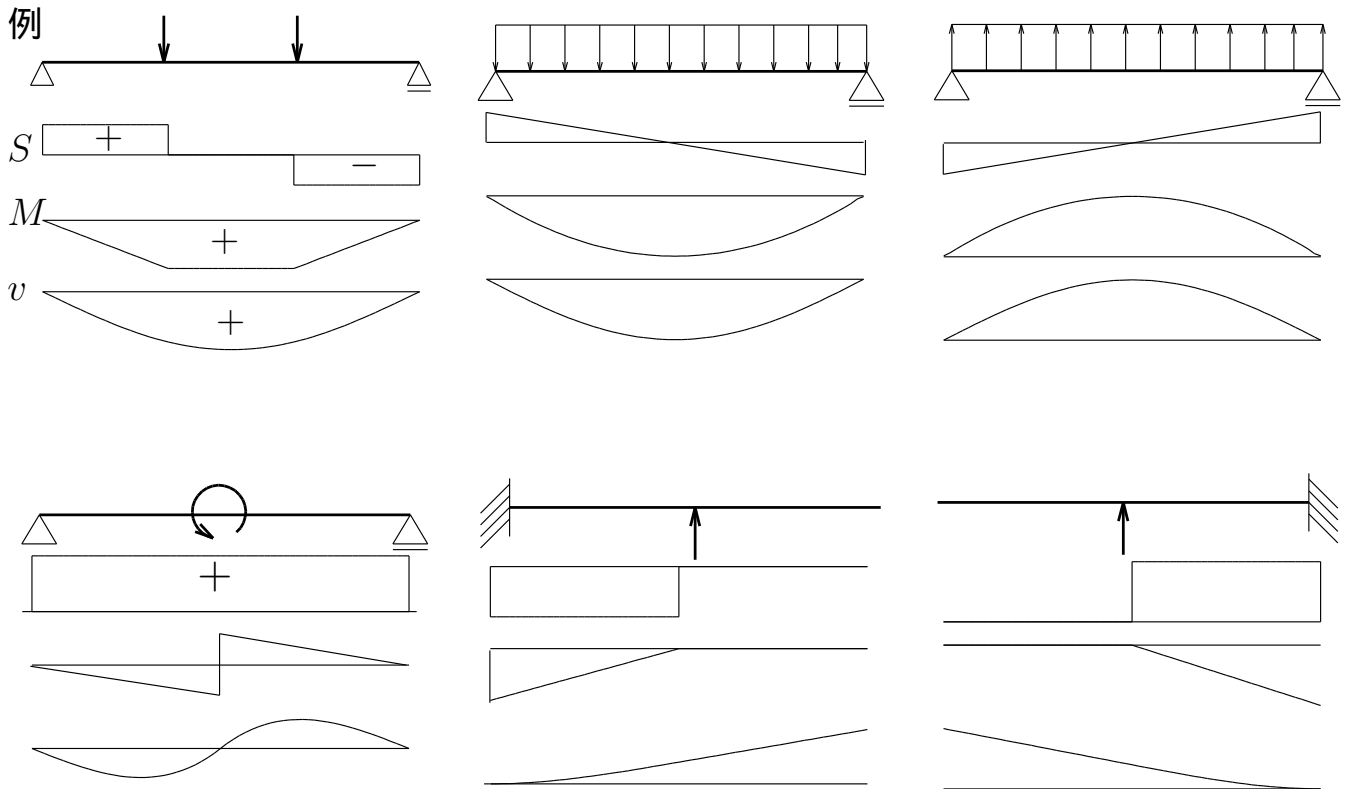


ウェブ上からダウンロードできるので持っていかないでください。

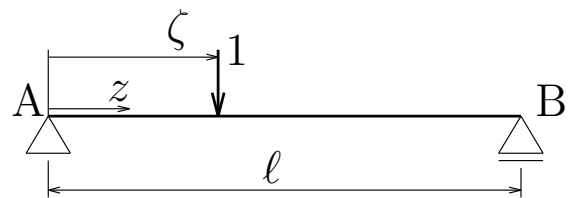
構造力学 II 定期試験 1 枚目 (08/7/29) 学籍番号 \_\_\_\_\_ 氏名 \_\_\_\_\_

問 1: 例にならって,せん断力図 ( $S$ ), 曲げモーメント図 ( $M$ ), たわみ図 ( $v$ ) の概形を描け。  
せん断力図は軸線の上が +, 曲げモーメント図とたわみ図は軸線の下が + とする。



荷重作用点よりも自由端側のモーメントが作用していない部分は曲率がないので直線になる。

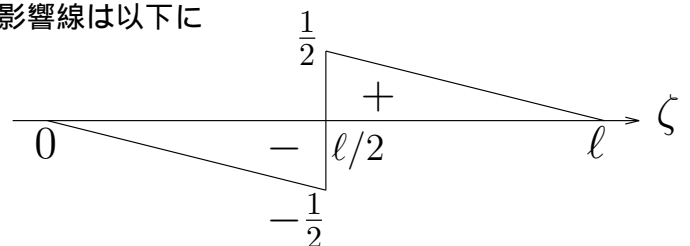
問 2: 図のような単純梁の左端を原点として、梁軸に沿って右向き正に座標  $z$  と  $\zeta$  を取る。 $z$  は着目したい点の位置を示し、 $\zeta$  は単位荷重の載荷位置を示す。 $z = \frac{\ell}{2}$  におけるせん断力の影響線関数  $S(z = \frac{\ell}{2}, \zeta)$  を求め、図示せよ。



$$S(z = \frac{\ell}{2}, \zeta) = \underline{-\frac{\zeta}{\ell}} \quad (0 < \zeta < \frac{\ell}{2})$$

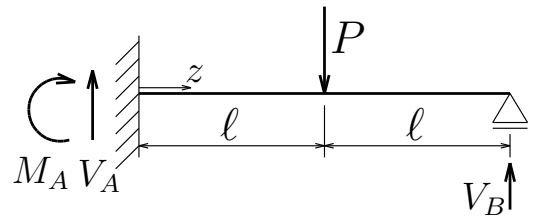
影響線は以下に

$$S(z = \frac{\ell}{2}, \zeta) = \underline{\frac{\ell - \zeta}{\ell}} \quad (\frac{\ell}{2} < \zeta < \ell)$$



これは最後にやった小テスト。まずは  $\zeta$  を定数とみなして普通に単位荷重の左右のせん断力を求める。すると、 $z$  には依存しない関数だから、 $z = \frac{\ell}{2}$  を代入しても形は変わらないけど、着目点 ( $z = \frac{\ell}{2}$ ) が単位荷重のどちらにあるかで、左右どちらの式を使うべきかを判断する (テキスト参照)。

問 3: 図のように左端固定、右端ローラー支承で中央に集中荷重  $P$  を受ける不静定梁について、左端を原点として、梁軸に沿って右向き正に座標  $z$  を取る。便宜上、荷重  $P$  の載荷位置より左側の部分 ( $0 < z < \ell$ ) のたわみや断面力に  $_{\text{左}}$ , 荷重  $P$  の載荷位置より右側の部分 ( $\ell < z < 2\ell$ ) のたわみや断面力に  $_{\text{右}}$  の添字を付けて区別することになると、この梁の曲げモーメントは、以下のように求まる。



$$M_{\text{左}}(z) = \frac{P}{16}(11z - 6\ell) \quad (0 < z < \ell)$$

$$M_{\text{右}}(z) = \frac{5P}{16}(-z + 2\ell) \quad (\ell < z < 2\ell)$$

このとき、反力  $V_A, V_B, M_A$  とたわみ  $v_{\text{左}}(z), v_{\text{右}}(z)$  を求めよ。なお、梁の曲げ剛性は  $EI$  とする。

鉛直反力を  $\frac{P}{2}$  とした人が多かったけど、不静定の問題だから、力のつりあいからは反力は求まらない。 $S(z) = M'(z)$  からせん断力を出して、そこから鉛直反力を出せばよい。せん断力と反力の正の向きに注意が必要。たわみは、 $M = -EIv''$  の関係から上記の  $M_{\text{左}}, M_{\text{右}}$  をそれぞれ積分して、境界条件と連続条件で積分定数を決定すればよい。モーメントがわかっているのだから、 $-EIv'''' + q = 0$  から積分する必要はない。

$$V_A = \frac{11}{16}P$$

$$V_B = \frac{5}{16}P$$

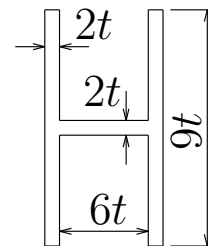
$$M_A = -\frac{3}{8}P\ell$$

$$v_{\text{左}}(z) = \frac{P}{96EI}(-11z^3 + 18\ell z^2) \quad (0 < z < \ell)$$

$$v_{\text{右}}(z) =$$

$$\frac{P}{96EI}(5z^3 - 30\ell z^2 + 48\ell^2 z - 16\ell^3) \quad (\ell < z < 2\ell)$$

また、梁の断面が図のような H 型断面をしているとき、この H 型断面の中立軸回りの断面 2 次モーメント  $I_x$  を求め、梁の断面に作用する最大の引張応力  $\sigma_t^{max}$  を求めよ。(曲げモーメントが最大になるのは荷重載荷点とは限らない)



$$I_x = \frac{2t(9t)^3}{12} \times 2 + \frac{6t(2t)^3}{12} = 247t^4$$

$$M_{max} = M_{\text{左}}(0) = -\frac{3}{8}P\ell$$

$$\sigma_{zz} = \frac{M}{I}y \text{ より}$$

$$\sigma_t^{max} = \sigma_{zz}(y = -\frac{9}{2}t, z = 0) = \frac{-\frac{3}{8}P\ell}{247t^4}(-\frac{9}{2}t) = \frac{27P\ell}{3952t^3}$$

中立軸回りの H 型断面の断面二次モーメントの計算は、両脇の縦長の長方形 2 個と真ん中の平べったい長方形の断面二次モーメントの和。でっかい長方形から、真ん中の上下二個の中空部分の長方形の断面二次モーメントを引き算した人もいるけど、軸が共通していない断面二次モーメントは単純に足したり引いたりできない(軸のずれのぶんを考慮する必要がある)。ヒントにもある通り最大の曲げモーメントは、中央の  $\frac{5}{16}P\ell$  ではなくて、固定端部の  $-\frac{3}{8}P\ell$ 。

$$I_x = 247t^4$$

$$\sigma_t^{max} = \frac{27P\ell}{3952t^3}$$