

$u(t)$ [m] - ההזזה של המערכת בזמן

- סימון גזרות ביחס לזמן: $\dot{u}(t) = \frac{du}{dt} \left[\frac{m}{s} \right]$, $\ddot{u}(t) = \frac{d^2x}{dt^2} \left[\frac{m}{s^2} \right]$ or $[g]$
 k - קשיחות המערכת, m - מסה מרוכזת של המערכת $m = \frac{W}{g}$

1.2 מבנים מופשטים:

- מגדל מים: $m\ddot{u} + ku = P$

- מסגרת פלדה בעלת קורה קשיחה לכפיפה ($EI_B = \infty$):

$$\underbrace{\ddot{u}(t)}_{\text{מסת קורה}} + \underbrace{\frac{ku(t)}{P}}_{\substack{\text{קשיחות} \\ \text{אקווילנטית} \\ \text{עומס גרביטציוני}}} = \underbrace{\frac{P}{P}}_{\substack{\text{חילוץ מהתקן} \\ \text{רעידה אדמה} \\ \text{או עומס רוח}}}$$

- מסגרת כפיפה מבטון רתומה לקרקע: $m\ddot{u}(t) + k_h u(t) = P$; $k_h = \frac{24EI_c}{h^3} \cdot \frac{12\rho+1}{12\rho+4}$; $\rho = \frac{EI_B}{\frac{L}{2EI_c}}$ \Rightarrow

h_c - גובה עמוד, L - אורך קורה

1.3 תנאי התחלה:

הזזה התחלתית (אנרגיה פוטנציאלית): $u(0) = u_0$

מהירות התחלתית (אנרגיה קינטית): $\dot{u}(0) = \dot{u}_0$

1.4 כוח ריסון f_s :

מערכת לא מרוסנת תביא לפתרון (דרך מישי"פ): $u(t) = u \cdot \cos\left(\sqrt{\frac{k}{m}} t\right)$ ניתן לראות מפתרון זה שהמערכת אינה מתרסנת וכדי שתתרכס נוסיף כוח ריסון: $c\dot{u}(t) = f_s$ כאשר c - מקדם ריסון ויסקווי \dot{u} מהירות המסה.

1.5 משוואת התנועה של מערכת SDOF:

המשוואה המתארת את התנועה של מרכז מסה ביחס לש"מ הסטטי, באה לידי ביטוי בש"מ (דינמי) של כוחות במערכת מול עומס חיצוני:

$$\underbrace{\ddot{u}}_{\text{חיצוני}} + \underbrace{c\dot{u}}_{\text{ההשבה}} + \underbrace{ku}_{\text{כוח}} = \underbrace{\frac{P}{P}}_{\text{עומס}}$$

הנחות:

- לא קיים ריסון אלא אם צוין אחרת

- במבנה קיים התקן חיצוני - ריסון ויסקווי לינארי או ריסון טבעי - מתכונות החומר שממנו בנוי המבנה.

- כוח ההשבה פועל תמיד בכיוון ש"מ סטטי ובקורס זה נייחס אותו למערכת לינארית-אלסטית.

$$k_{eq} = \sum k_i \quad \text{קשיחות במקביל:} \quad \frac{1}{k_{eq}} = \sum \frac{1}{k_i} \quad \text{קשיחות בטור:}$$

1.5.1 תנודות קרקע (רעידת אדמה):

$$\underbrace{\ddot{u}(t)}_{\text{עומס ר"א}} + \underbrace{c\dot{u}(t)}_{\text{צריכים לפתור}} + \underbrace{ku(t)}_{\text{קשיחות}} = \underbrace{-\ddot{u}_g(t)}_{\text{הצבה } u^t(t)} \Rightarrow \underbrace{\ddot{u}^t(t)}_{\text{קשיחות}} + \underbrace{c\dot{u}^t(t)}_{\text{ריסון}} + \underbrace{ku^t(t)}_{\text{אינרציה}} = 0$$

* עקב מה שיש באגף ימין של המשוואה (עומס ר"א), מתרחש על המבנה מה שיש באגף שמאל של המשוואה.
*** הכוח החיצוני במקרה זה תלוי במסת המבנה, ככל שהמבנה יהיה גדול יותר כך הכוח מר"א שיופעל עליו יגדל.

1.5.2 מנוע מחולל ויברציות:

$$\ddot{u} + \frac{ku}{P} = \frac{P}{P}$$

מחולל ויברציות סטטיקה אינרציה

$$m = m_{\text{קורה}} + \underbrace{m_{\text{מחולל}}}_{\approx 0}$$

$$P(t) = m_e R \omega^2 \cdot \sin(\omega t) \quad , \quad \omega = \dot{\theta} \quad \left[\frac{Rad}{sec} \right]$$

2 מערכות מגורים קשיחים

במערכת בעלת דרגת חופש אחת: אם נדע הזזה אחת אז נדע את כל ההזזות במבנה.

2.1 משוואת תנועה זוויתית של מערכת SDOF:

המשוואה תהיה משוואת מומנטים סביב ציר הסיבוב (בדרגת החופש): נביח זווית קטנה 0 $\approx \theta(t)$

$$\underbrace{\ddot{\theta}}_{\substack{\text{מומנט מכוח} \\ \text{חיצוני}}} + c_\theta \cdot \underbrace{\dot{\theta}}_{\substack{\text{מומנט} \\ \text{ריסון}}} + k_\theta \cdot \underbrace{\theta}_{\substack{\text{מומנט} \\ \text{השבה}}} = \underbrace{M(t)}_{\substack{\text{מומנט} \\ \text{אינרציה}}} \quad ; \quad I = \sum m_i L_i^2$$

$$I\ddot{\theta}(t) + cR_c^2\dot{\theta}(t) + kR_k^2\theta(t) = P(t) \cdot R_p \quad ; \quad I = \sum m_i L_i^2$$

2.2 מומנט התמד וחוק שטיינר במערכת מגופים קשיחים:

$$I_{xx} = \frac{mL^2}{12} \quad \text{לכפיפה:} \quad \text{מוט: (לאורך ציר } z)$$

$$m = \int_0^L \rho(x) dx \quad \hat{=} \quad \rho L \quad \Rightarrow \quad I_{zz} = \frac{mL^2}{3} \quad \text{לפיתול:}$$

$$m = \rho b h \quad \Rightarrow \quad I_{xx} = \frac{mh^2}{12} \quad , \quad I_{yy} = \frac{mb^2}{12} \quad \text{לכפיפה:} \quad \text{מלבן (ברוחב } b \text{ ובגובה } h)$$

$$I_{zz} = I_{xx} + I_{yy} = \frac{m(b^2+h^2)}{12} \quad \text{לפיתול:}$$

$$I_{xx} = I_{yy} = \frac{mR^2}{4} \quad \text{לכפיפה:}$$

$$I_{zz} = I_{xx} + I_{yy} = \frac{mR^2}{2} \quad \text{לפיתול:}$$

$$I_{xx} = \frac{mb^2}{12} \quad , \quad I_{yy} = \frac{ma^2}{12} \quad \text{לכפיפה:}$$

$$I_{zz} = I_{xx} + I_{yy} = I_{zz} = I_{xx} + I_{yy} = \frac{m(a^2+b^2)}{12} \quad \text{לפיתול:}$$

$$I_{xx} = I_{yy} = I_{zz} = \frac{2mR^2}{5} \quad \text{סביב ציר במרכזו:}$$

$$I_{xx} = I_{yy} = I_{zz} = \frac{2mR^2}{3} \quad \text{סביב ציר במרכזו:}$$

דיסקה:

חתך אליפסה:

כדור מלא:

קליפת כדור חלול:

מקדם תיקון שטיינר: mL_i^2

$$I_{tot} = \frac{mL^2}{12} + m \left(\frac{L}{2} \right)^2 = \frac{mL^2}{3} \quad \text{דוגמא: מומנט התמד למוט סביב קצהו:}$$

מילון מושגים ויחידות:

$$c_{cr} = 2m\omega_n \quad \left[\frac{kg \cdot Rad}{Sec} \right] \quad \text{מנת ריסון:} \quad \zeta = \frac{c}{c_{cr}} = \frac{c}{2m\omega_n} \quad [\%] \quad \text{כאשר ריסון קריטי:}$$

$$\omega_n = \sqrt{\frac{k}{m}} \quad \left[\frac{Rad}{Sec} \right] \quad \text{תדירות זוויתית טבעית:}$$

$$\omega_D = \omega_n \sqrt{1-\zeta^2} = \sqrt{\frac{k}{m}} \cdot \sqrt{1-\zeta^2} \quad \left[\frac{Rad}{Sec} \right] \quad \text{תדירות זוויתית מרוסנת:}$$

$$f_n = \frac{\omega_n}{2\pi} \quad \left[\frac{1}{Sec} \right] = Hz \quad \text{תדירות טבעית:}$$

$$T_n = \frac{1}{f_n} = \frac{2\pi}{\omega_n} = 2\pi \sqrt{\frac{m}{k}} \quad [Sec] \quad \text{זמן מחזור טבעי:}$$

$$T_D = \frac{2\pi}{\omega_D} = \frac{2\pi}{\omega_n \sqrt{1-\zeta^2}} \cdot \sqrt{\frac{m}{k}} \quad [Sec] \quad \text{זמן מחזור במערכת מרוסנת:}$$

*** ω_n ו T_n הינם תיאורטיים בלבד מכיוון שבמציאות תמיד קיים ריסון למערכות.

3 תנודות חופשיות

3.1 תנודות חופשיות במערכת SDOF:

הנחה: $c = 0, P(t) = 0$

ניסוח הבעיה: $m\ddot{u}(t) + ku(t) = 0$

תנאי התחלה: * $u(0) = u_0 : (E_p = \frac{1}{2}ku(0)^2)$ (אנרגיה פוטנציאלית)

* $\dot{u}(0) = \dot{u}_0 : (E_k = \frac{1}{2}m\dot{u}(0)^2)$ (אנרגיה קינטית)

- נפתור את המשוואה: $\ddot{u}(t) + \frac{k}{m}u(t) = 0$

- נניח פתרון: $u(t) = A\cos\left(\sqrt{\frac{k}{m}}t\right) + B\sin\left(\sqrt{\frac{k}{m}}t\right)$

- נגזור פעם ראשונה: $\dot{u}(t) = -\sqrt{\frac{k}{m}}A\sin\left(\sqrt{\frac{k}{m}}t\right) + \sqrt{\frac{k}{m}}B\cos\left(\sqrt{\frac{k}{m}}t\right)$

- נגזור פעם שנייה: $\ddot{u}(t) = -\frac{k}{m}A\cos\left(\sqrt{\frac{k}{m}}t\right) - \frac{k}{m}B\sin\left(\sqrt{\frac{k}{m}}t\right)$

- נציב תנאי התחלה:

$$u(0) = u_0 \Rightarrow A\cos\left(\sqrt{\frac{k}{m}} \cdot 0\right) + B\sin\left(\sqrt{\frac{k}{m}} \cdot 0\right) = u_0 \Rightarrow A = u_0$$

$$\dot{u}(0) = \dot{u}_0 \Rightarrow -\sqrt{\frac{k}{m}}A\sin\left(\sqrt{\frac{k}{m}} \cdot 0\right) + \sqrt{\frac{k}{m}}B\cos\left(\sqrt{\frac{k}{m}} \cdot 0\right) = \dot{u}_0 \Rightarrow B = \frac{\dot{u}_0}{\sqrt{\frac{k}{m}}} = \frac{\dot{u}_0}{\omega_n}$$

סוגי פתרונות שניתן להפיק:

פתרון 1 - הזזה ברגע מסוים t :

$$u(t) = u_0 \cdot \cos(\omega_n t) + \frac{\dot{u}_0}{\omega_n} \cdot \sin(\omega_n t)$$

פתרון 2 - הזזה מרבית (אינדיקטור לנוק מרבי במבנה):

$$u(t) = \sqrt{u_0^2 + \left(\frac{\dot{u}_0}{\omega_n}\right)^2} \cdot \sin(\omega_n t + \phi) = \sqrt{u_0^2 + \left(\frac{\dot{u}_0}{\omega_n}\right)^2} \cdot \cos(\omega_n t - \phi) ; \phi = \arctan\left(\frac{u_0 \cdot \omega_n}{\dot{u}_0}\right)$$

זמן מחזור - הזמן בין 2 רגעים, בהם ההזזה והמהירות זהים.

$$T_n \approx \frac{\text{מספר קומות}}{10} \text{ כלל אצבע - זמן מחזור למבנה בטון:}$$

3.2 תנודות חופשיות במערכות מרוסנות:

הנחה: $P(t) = 0$

ניסוח הבעיה: $m\ddot{u}(t) + c\dot{u}(t) + ku(t) = 0$

תנאי התחלה: $u(0) = u_0$

$\dot{u}(0) = \dot{u}_0$

- נפתור את המשוואה: $\ddot{u}(t) + \frac{c}{m}\dot{u}(t) + \frac{k}{m}u(t) = 0$ כאשר: $\zeta = \frac{c}{2m\omega_n}, \frac{c}{m} = 2\zeta, \frac{k}{m} = \omega_n^2$

- ננסח מחדש: $\ddot{u}(t) + 2\zeta\dot{u}(t) + \omega_n^2 u(t) = 0$

- נניח פתרון: $u(t) = ae^{\lambda t}$

$$a(\lambda^2 + \lambda(2\zeta\omega_n) + \omega_n^2) \cdot e^{\lambda t} = 0$$

$$\lambda = \omega_n(-\zeta + i\sqrt{1-\zeta^2}) ; i = \sqrt{-1} \text{ בסוגרים יש מספר מרוכב -}$$

לכן נבחין בין שני מצבים:

• אם $\zeta > 1$ אז השורש שלילי - מספר מרוכב הופך למספר ממשי מצב זה נקרא **ריסון על קריטי**.
פתרון (ריסון על קריטי):

$$u(t) = u_0 e^{-\zeta\omega_n t}$$

• אם $\zeta < 1$ אז השורש חיובי - מספר מרוכב נשאר מספר מרוכב מצב זה נקרא **ריסון תת קריטי**.
פתרון ריסון תת קריטי:

פתרון 1 - הזזה ברגע מסוים t :

$$u(t) = e^{-\zeta\omega_n t} \cdot \left[u_0 \cdot \cos(\omega_D t) + \frac{\dot{u}_0 + \zeta\omega_n \cdot u_0}{\omega_D} \cdot \sin(\omega_D t) \right]$$

פתרון 2 - הזזה מרבית:

$$u(t) = \rho \cdot e^{-\zeta\omega_n t} \cdot \sin(\omega_D t + \phi) ; \rho = \sqrt{u_0^2 + \left[\frac{\dot{u}_0 + \zeta\omega_n u_0}{\omega_D}\right]^2}, \phi = \arctan\left(\frac{u_0 \omega_D}{\dot{u}_0 + \zeta\omega_n u_0}\right)$$

$$\zeta_{Steel} = 0.02, \zeta_{Concrete} = 0.05$$

$$\zeta \leq 0.2 = 20\% \Rightarrow \omega_n \cong \omega_D$$

בנק' ש"מ: $\sin(\omega_D t + \phi) = \pm 1$, ואז יש התנגשות בפונקציית המעטפת.

מבנים מגיעים עד מנת ריסון של 40%: $\zeta_{Structure} = 0.4$

3.3 דעיכת התנועה:

- נגדיר דעיכה בין 2 פיקים סמוכים:

$$\frac{u(t)}{u(t+T_D)} = e^{\zeta\omega_n t} = e^{\frac{2\pi\zeta}{\sqrt{1-\zeta^2}}} = \frac{u_i}{u_{i+1}}$$

$$\delta = \ln\left(\frac{u_i}{u_{i+1}}\right) = \frac{2\pi\zeta}{\sqrt{1-\zeta^2}} \xrightarrow{\zeta \leq 0.2 \Rightarrow \sqrt{1-\zeta^2} \approx 1} \delta \approx 2\pi\zeta$$

- לכן הדעיכה בין פיק i לבין פיק $i+j$ תבוטא כך:

$$\delta = \frac{1}{j} \ln\left(\frac{u_i}{u_{i+j}}\right) \approx 2\pi\zeta$$

4 תנודות מאולצות - מערכת עם עומס חיצוני $P(t)$

הארה: ω - תדירות הכוח, ω_n - תדירות המערכת.

$$\beta = \frac{\omega}{\omega_n}$$

4.1 תנודות מאולצות במערכת ללא ריסון:

הנחה: $c = 0, P(t) = P_0 \sin(\omega t)$

ניסוח הבעיה: $m\ddot{u}(t) + ku(t) = P_0 \sin(\omega t)$

תנאי התחלה: $u(0) = u_0$

$\dot{u}(0) = \dot{u}_0$

- הפתרון יהיה מורכב כך: $u(t) = \underbrace{u_H(t)}_{\text{פתרון הומוגני}} + \underbrace{u_p(t)}_{\text{פתרון פרטי}}$

פתרון הומוגני (מתנודות חופשיות): $u_H(t) = A\cos(\omega_n t) + B\sin(\omega_n t)$

פתרון פרטי: $u_p(t) = D \cdot \sin(\omega t)$

- נגזור ונציב $u_p(t)$ לתוך: $m\ddot{u}_p(t) + ku_p(t) = P_0 \sin(\omega t)$ ונקבל:

$$D = \frac{P_0}{k} \cdot \frac{1}{1-\beta^2}$$

- נציב $u_H(t)$ ו- $u_p(t)$ ב- $u(t)$ ונקבל:

$$u(t) = A \cos(\omega_n t) + B \sin(\omega_n t) + \frac{P_0}{k} \cdot \frac{1}{1 - \beta^2} \cdot \sin(\omega t)$$

- נציב תנאי התחלה:

$$u(0) = u_0 \Rightarrow A = u_0$$

$$\dot{u}(0) = \dot{u}_0 \Rightarrow B = \frac{\dot{u}_0}{\omega_n} - \frac{P_0}{k} \cdot \frac{\beta}{1 - \beta^2}$$

*** זמן המחזור של התגובה יהיה כזמן המחזור של העומס.

*** המערכת תתערב ותכתיב את גודל התגובה - מכיוון שבטבע מערכת תמיד מכילה ריסון, וכאן אנחנו מזניחים אותו, ניתן להגיד שהפתרון ההומוגני שמבטא את תרומתם של $u(0)$ ו- $\dot{u}(0)$ חולף לכן $u_p(t)$ הפתרון הפרטי נשאר.

לאחר מספר מחזורים המערכת מתייצבת והפתרון מוכתב ע"י העומס (ע"י הפתרון הפרטי):

$$u(t) = \underbrace{\frac{u_H(t)}{\text{Transient state}} + \frac{u_p(t)}{\text{Steady state}}}_{\text{מצב דינאמי לא יציב (חולף)}} + \underbrace{\frac{P_0}{k} \cdot \frac{1}{1 - \beta^2} \cdot \sin(\omega t)}_{\text{מצב דינאמי יציב}}$$

$$u(t) = u_0 \cdot \cos(\omega_n t) + \left(\frac{\dot{u}_0}{\omega_n} - \frac{P_0}{k} \cdot \frac{\beta}{1 - \beta^2} \right) \cdot \sin(\omega_n t) + \frac{P_0}{k} \cdot \frac{1}{1 - \beta^2} \cdot \sin(\omega t)$$

פתרון מצב יציב:

$$u(t) = \frac{P_0}{k} \cdot \frac{1}{1 - \beta^2} \cdot \sin(\omega t)$$

ניתן לרשום את הפתרון גם כך:

$$u(t) = (u_{st})_0 \cdot R_d \cdot \sin(\omega t - \phi) \quad ; \quad \phi = \begin{cases} 0 & , \quad \beta < 1 \\ \pi & , \quad \beta > 1 \end{cases}$$

המכנה חיובי -
המכנה שלילי -

$$(u_{st})_0 = \frac{P_0}{k}$$

$$R_d = \frac{1}{|1 - \beta^2|}$$

תהודה/רזוננס - מצב בו התדר של העומס החיצוני ω שווה לתדר של המבנה ω_n , בתכנון המבנה נרצה להימנע (להתרחק) ממצב זה.

עבור מערכת זו (ללא ריסון) תהודה ב: $\omega = \omega_n$

אם $\beta > 1$ אז נגדיל מסה ונקטין קשיחות (נתרחק ממצב של תהודה)
אם $\beta < 1$ אז נקטין מסה ונגדיל קשיחות (נתרחק ממצב של תהודה)

מקרה מיוחד $\omega = \omega_n$:

נשים לב שבמצב תהודה הפונקציה של ההזזה **תתבדר**:

$$u(t) = -\frac{1}{2} \cdot \frac{P_0}{k} \cdot (\omega_n t \cdot \cos(\omega_n t) - \sin(\omega t)) \xrightarrow{t \rightarrow \infty} \infty$$

4.2 תנודות מאולצות במערכות מרוסנות:

הנחה: $P(t) = P_0 \sin(\omega t)$

הארה: ω - תדירות הכוח, ω_n - תדירות המערכת.

ניסוח הבעיה: $m\ddot{u}(t) + c\dot{u}(t) + ku(t) = P_0 \sin(\omega t)$

תנאי התחלה: $u(0) = u_0$

$\dot{u}(0) = \dot{u}_0$

- הפתרון יהיה מורכב כך: $u(t) = \underbrace{u_H(t)}_{\text{פתרון הומוגני חולף}} + \underbrace{u_p(t)}_{\text{פתרון פרטי}}$

נקבל:

$$u(t) = C \sin(\omega t) + D \cos(\omega t)$$

- נציב תנאי התחלה:

$$\dot{u}(0) = \dot{u}_0 \Rightarrow C = \frac{P_0}{k} \cdot \frac{1 - \beta^2}{(1 - \beta^2)^2 + (2\zeta\beta)^2}$$

$$u(0) = u_0 \Rightarrow D = \frac{P_0}{k} \cdot \frac{-2\zeta\beta}{(1 - \beta^2)^2 + (2\zeta\beta)^2}$$

פתרון מצב יציב:

$$u(t) = \frac{P_0}{k} \cdot \frac{1}{(1 - \beta^2)^2 + (2\zeta\beta)^2} \cdot [(-2\zeta\beta) \cos(\omega t) + (1 - \beta^2) \sin(\omega t)]$$

פתרון מקרה מיוחד $\omega = \omega_n$:

$$u(t) = (u_{st})_0 \cdot \frac{1}{2\zeta} \left[e^{-\zeta\omega_n t} \cdot \left(\cos(\omega_D t) + \frac{\zeta}{\sqrt{1 - \zeta^2}} \sin(\omega_D t) \right) - \cos(\omega_n t) \right]$$

$$u(t) = (u_{st})_0 \cdot \frac{1}{2\zeta} [e^{-\zeta\omega_n t} - 1]$$

*למבנה הזה לוקח סביבות $10T_n$ (10 פעמים זמן מחזור) כדי להתייצב עבור עומס $P(t)$, במערכת מרוסנת בתהודה נקבל ערך סופי (לא מתבדר).

4.3 תהודה במערכות מרוסנות:

במערכת מרוסנת יש תהודה של מספר דברים: הזזה, מהירות ותאוצה. נגדיר את טווח התדרים הכולל את שלושת התהודות, נרצה לתכנן את המערכת מחוץ לטווח זה.

נגדיר כמה פרמטרים:

$$R_d = \frac{1}{\sqrt{(1 - \beta^2)^2 + (2\zeta\beta)^2}} \quad \text{מקדם הגברה הזזה (הזזה=ריאקציה לקשיחות):}$$

$$R_v = \beta R_d \quad \text{מקדם הגברה מהירות (מהירות=ריאקציה לריסון):}$$

$$R_a = \beta R_v = \beta^2 R_d \quad \text{מקדם הגברה תאוצה (תאוצה=ריאקציה למסה):}$$

$$\frac{dR_d}{d\beta} = 0 \Rightarrow \beta = \frac{\omega}{\omega_n} = \sqrt{1 - 2\zeta^2} \Rightarrow R_{d,max} = \frac{1}{2\sqrt{1 - \zeta^2}} \quad \text{תהודת הזזה - מקדם הגברת הזזה מקסימלי:}$$

$$\frac{dR_v}{d\beta} = 0 \Rightarrow \beta = \frac{\omega}{\omega_n} = 1 \Rightarrow R_{v,max} = \frac{1}{2\zeta} \quad \text{תהודת מהירות - מקדם הגברת מהירות מקסימלי:}$$

$$\frac{dR_a}{d\beta} = 0 \Rightarrow \beta = \frac{\omega}{\omega_n} = \frac{1}{\sqrt{1 - 2\zeta^2}} \Rightarrow R_{a,max} = \frac{1}{2\zeta\sqrt{1 - \zeta^2}} \quad \text{תהודת תאוצה - מקדם הגברת תאוצה מקסימלי:}$$

4.4 ספקטרום תגובה לתכן:

נכנסים לגרף עם $\frac{\omega}{\omega_n}$ ועם מנת ריסון ומהנקוד מורידים קו בניצב לשלושת הצירים: R_d, R_v, R_a ומוציאים את שלושת מקדמי ההגברה.

4.5 תחום רגיש (Half – Power Bandwidth):

תחום רגיש הינו: $[R_{d,max}]^2$ לבין $\frac{1}{2}[R_{d,max}]^2$
התחום יהיה: $1 - \zeta \leq \frac{\omega}{\omega_n} \leq 1 + \zeta$

4.6 כוח מועבר ממכונה רוטטת (Transmissibility):

הכוח $f_T(t)$ המועבר לריתום: $f_T = f_s + f_D$ (בלי המסה):

$f_T(t) = ku(t) + c\dot{u}(t)$

נגדיר את כוח התמסורת של המערכת מעומס $P(t) = P_0 \sin(\omega t)$ אל יסוד, סמך, תקרה וכדומה.

$f_T(t) = \frac{P_o}{k} \cdot R_d[k \cdot \sin(\omega t + \phi) + c \cdot \cos(\omega t + \phi)]$

$f_T(0) = \frac{P_o}{k} \cdot R_d \sqrt{k^2 + c^2 \omega^2}$

היחס של הכוח המועבר לאמפליטודת העומס:

$TR = \frac{f_T(0)}{P_o} = \sqrt{\frac{1 + (2\zeta\beta)^2}{(1 - \beta^2)^2 + (2\zeta\beta)^2}} \quad , \quad \beta = \frac{\omega}{\omega_n}$

TR - מקדם תמסורת לעומס הרמוני.

תגובה לרעידת אדמה:

$\ddot{u}_g(t) = \ddot{u}_{g,0} \sin(\omega t)$

$u(t) = -\frac{m\ddot{u}_{g,0}}{k} R_d \sin(\omega t + \phi)$

חוקי עזר:

- 1. חוק שימור אנרגיה: $\sum E_i = \sum E_f \Rightarrow E_{k,i} + E_{p,i} = E_{k,f} + E_{p,f}$
- 2. חוק שימור תנע (מערכת עם שני גופים): $m_1 v_1 + m_2 v_2 = m_1 v_1^* + m_2 v_2^*$
- 3. חוק שימור תנע בכלליות: $\sum m_i v_i = \sum m_f v_f$

המרות של יחידות:

המרת קשיחות: $1 \left[\frac{lb}{in} \right] = 175.13 \left[\frac{N}{m} \right]$

אמריקאי		אירופאי (S.I)	
2.2046 [lb or Pound]		1.0 [kg]	מסה
1.0 [lb or Pound]		0.4536 [kg]	
0.2248 [lb _F]		1.0 [N] = 1.0 $\frac{[kg][m]}{[sec^2]}$	כוח (משקל)
1.0 [lb _F]		4.4482 [N]	
3.28084 [ft]	39.3071 [inch]	1.0 [m]	מידת אורך
$\frac{1}{12}$ [ft]	1.0 [inch]	0.0254 [m]	
1.0 [ft]	12.0 [inch]	0.3048 [m]	
1.0 [sec]		1.0 [sec]	זמן
32.1742 $\frac{[ft]}{[sec^2]}$		9.8067 $\frac{[m]}{[sec^2]}$	תאוצת הכובד
1.450377 · 10 ⁻⁴ [PSI]		1.0 [Pa]	מאמץ/לחץ
1.0 [PSI]		6894.7573 [Pa]	
1.0 $\frac{[lb_F]}{[inch]}$		175.13 $\frac{[N]}{[m]}$	קשיחות

שונות:

- זהות חשובה: $asin(\omega t) + bcos(\omega t) = \sqrt{a^2 + b^2} \cdot \sin(\omega t + \phi) \quad ; \quad \phi = \arctan\left(\frac{b}{a}\right) + \begin{cases} 0 & , \quad a \geq 1 \\ \pi & , \quad a < 1 \end{cases}$
- הזהה מקסימלית: $u(t)_{max} = u_{st,0} \cdot R_d \cdot \sqrt{a^2 + b^2}$
- שרטוט גרף הזהה: יש צורך להגדיר ציר הזהה, ומצב התחלתי הכולל את כל המסה הנבחנת. נגדיר תנאי התחלה בהתאם לכיוונית הציר הנבחר. חיתוכים של סינוס עם ציר x:
- נציב: $K = 0, K = 1, K = 2 \dots$ ונוציא נ"ק התאפסות של הסינוס.
- הזהה של גרף: $u(t) = \sin(\omega t)$ ע"י הוספת ϕ כך: $u(t) = \sin(\omega t + \phi)$ הגרף יזוז: $\frac{\phi}{\omega}$ ימינה
- מהירות מקסימלית ראשונה של תנועה הרמונית: כדי למצוא את הז הראשון בו המהירות מקסימלית נשווה: $u(t) = 0$ ונמצא את הזמן הראשון המקיים את זה.
- כוח גזירה ומומנט בבסיס של כל עמוד: $V_{c,i} = \frac{12EI_{c,i}}{h_i^3} \cdot u_0 \Rightarrow M_{c,i} = \frac{6EI_{c,i}}{h_i^2} \cdot u_0 = V_{c,i} \cdot \frac{h}{2}$

תנועה חופשית במערכת ללא ריסון:

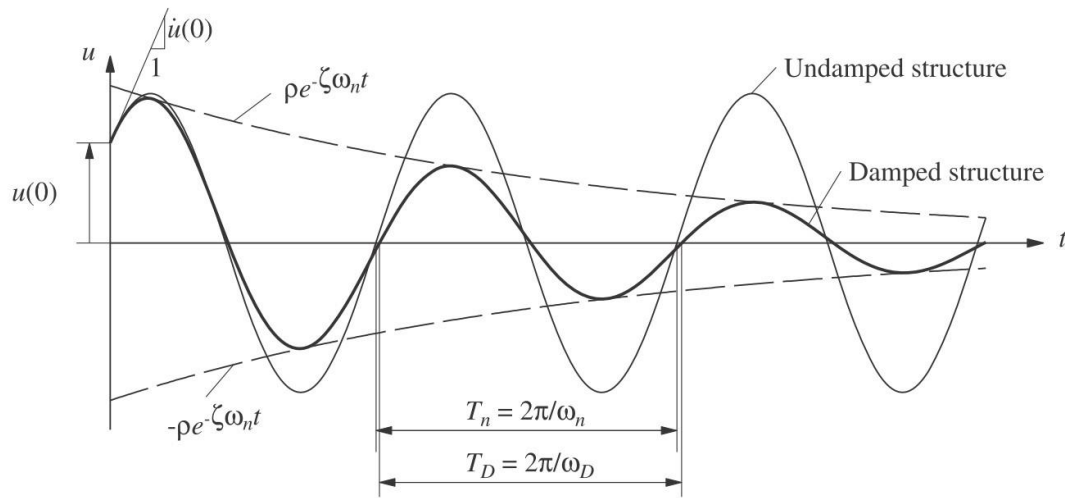


Figure 2.2.2 Effects of damping on free vibration.

תנועה חופשית במערכת ללא ריסון:

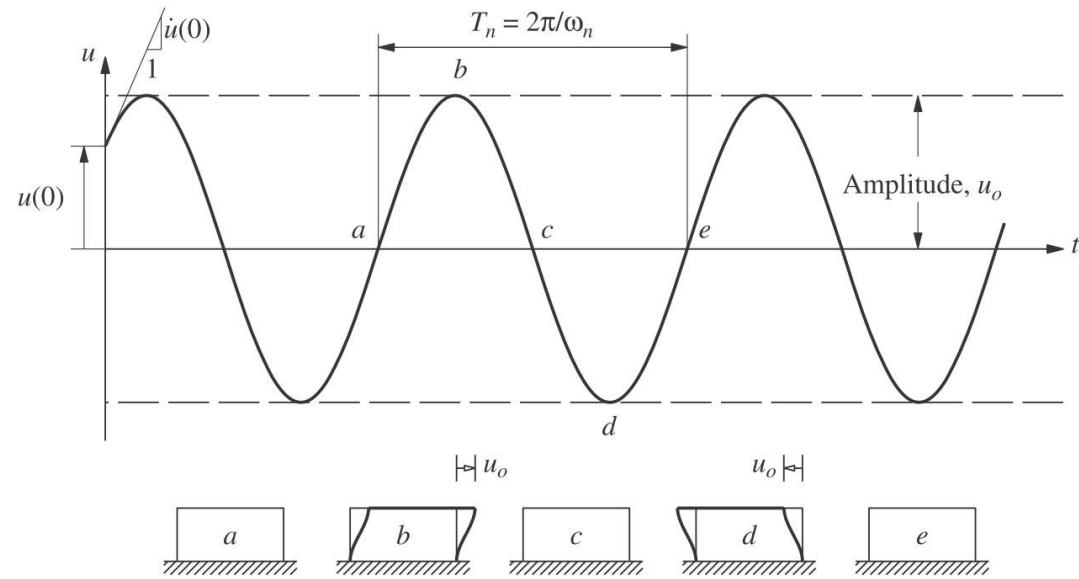


Figure 2.1.1 Free vibration of a system without damping.

תגובה של מערכת לא מרוסנת לכוח הרמוני:

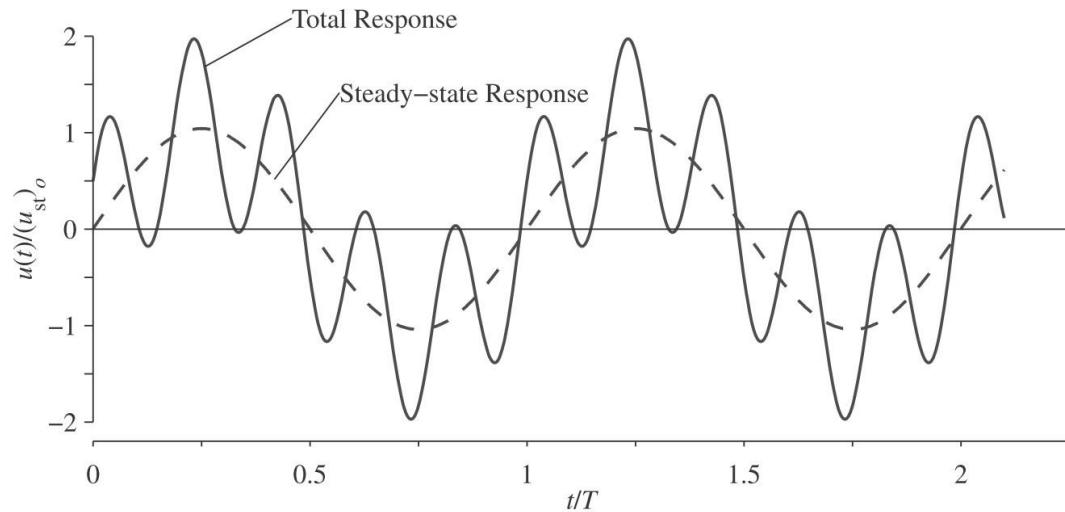


Figure 3.1.1 (a) Harmonic force; (b) response of undamped system to harmonic force; $\omega/\omega_n = 0.2$, $u(0) = 0.5 p_o/k$, and $\dot{u}(0) = \omega_n p_o/k$.

תנועה חופשית במערכת עם ריסון לפי מנות ריסון שונות:

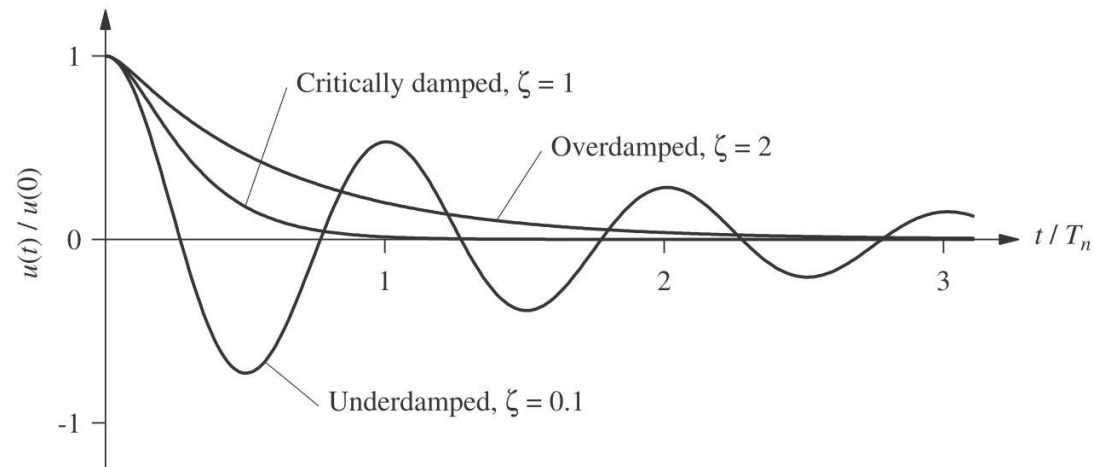


Figure 2.2.1 Free vibration of underdamped, critically damped, and overdamped systems.

מקדם הגברה של מערכת, ואסימפטוטת התהודה:

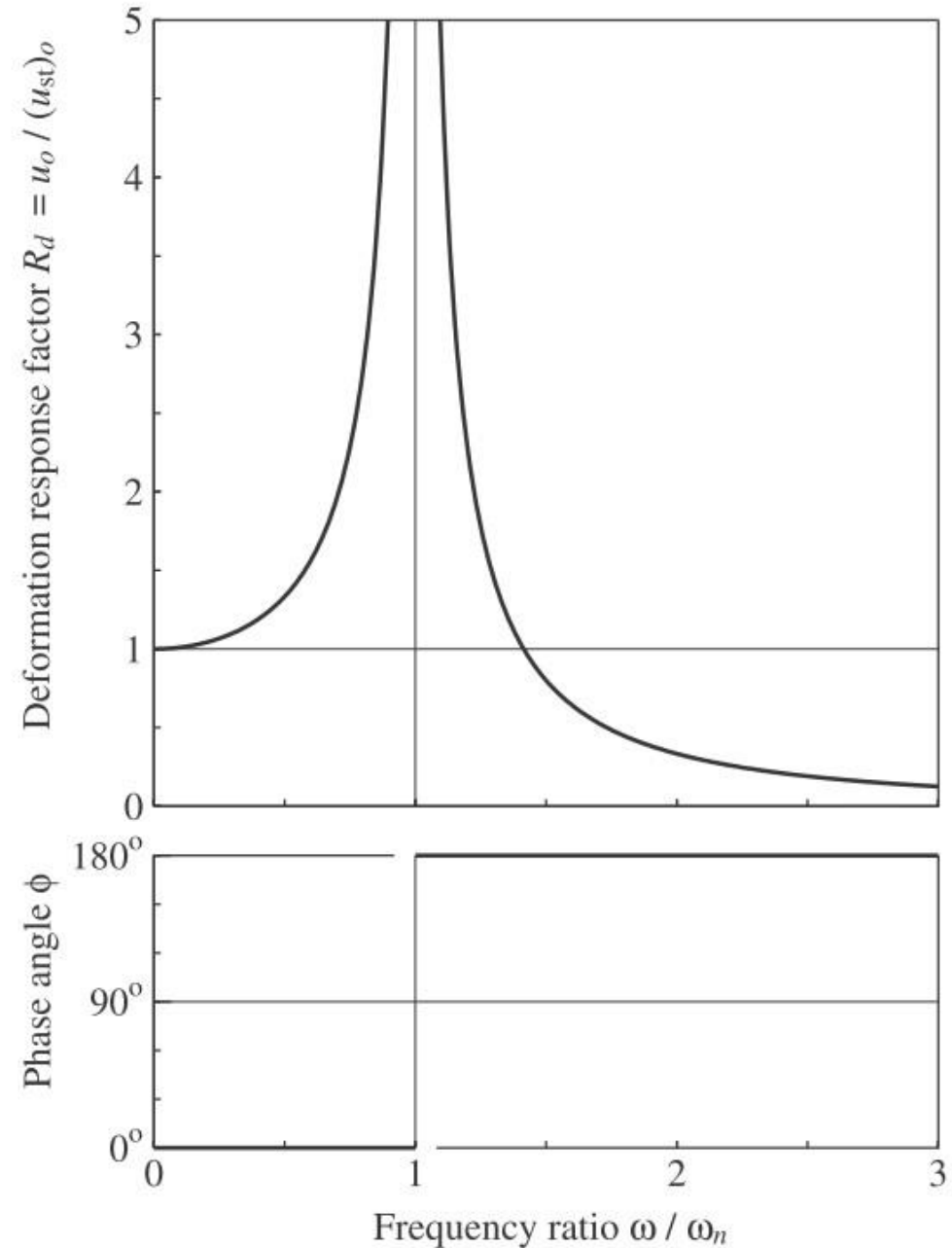


Figure 3.1.3 Deformation response factor and phase angle for an undamped system excited by harmonic force.

תגובה של מערכת לא מרוסנת לכוח סינוסי בתהודה ($\omega = \omega_n$):

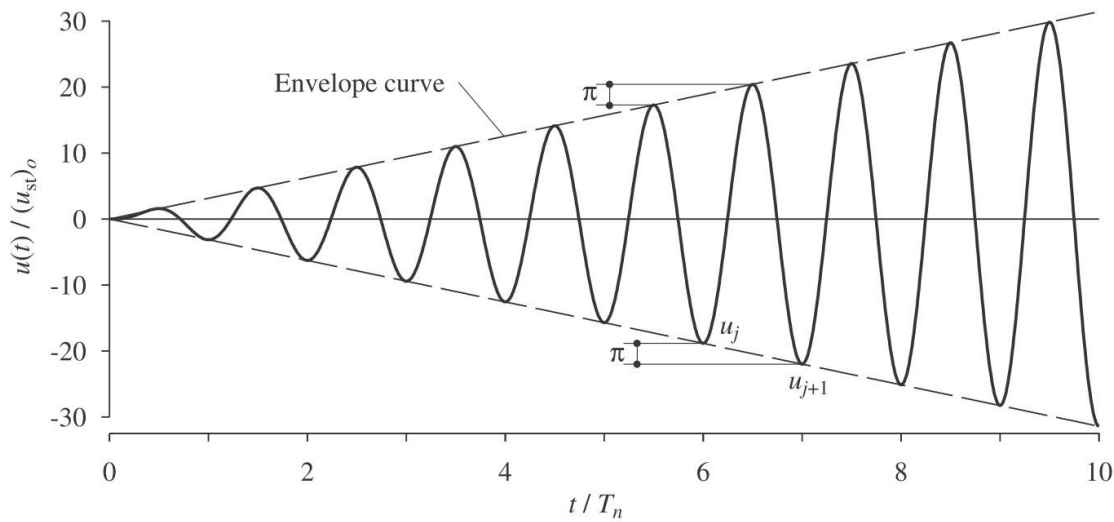


Figure 3.1.4 Response of undamped system to sinusoidal force of frequency $\omega = \omega_n$; $u(0) = \dot{u}(0) = 0$.

תגובה של מערכת מרוסנת לכוח הרמוני:

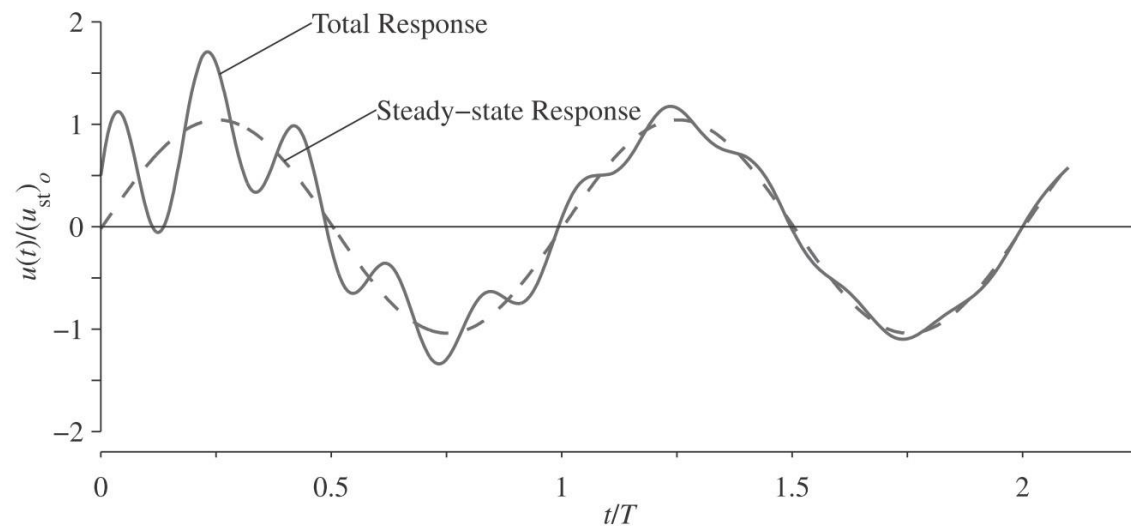


Figure 3.2.1 Response of damped system to harmonic force; $\omega / \omega_n = 0.2$, $\zeta = 0.05$, $u(0) = 0.5 p_o / k$, and $\dot{u}(0) = \omega_n p_o / k$.

מקדם הגברה של מערכת מרוסנת הנתונה לכוח הרמוני לפי מנות ריסון שונות:

תגובה של מערכת מרוסנת לכוח סינוסי בתהודה ($\omega = \omega_n$):

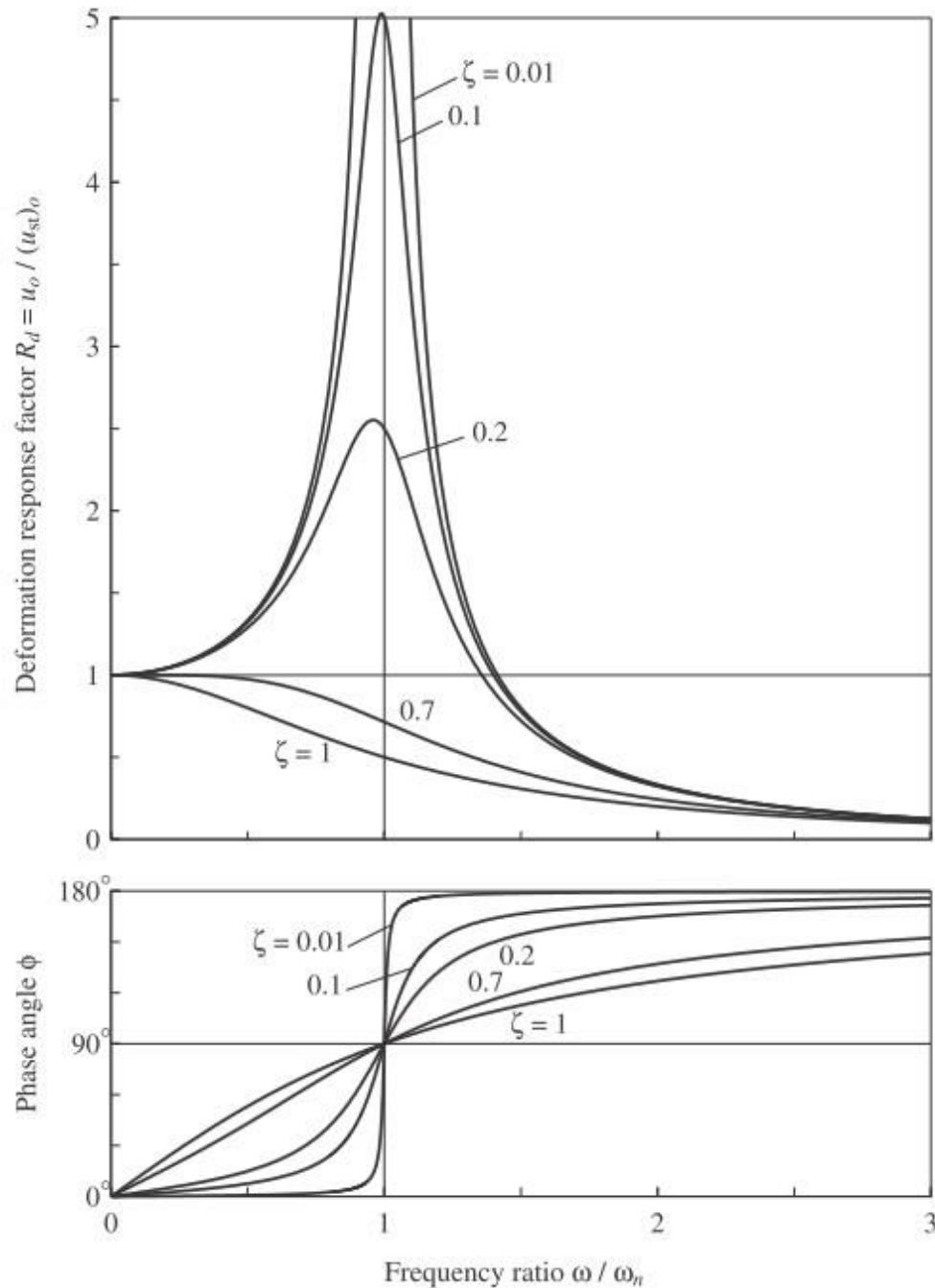


Figure 3.2.6 Deformation response factor and phase angle for a damped system excited by harmonic force.

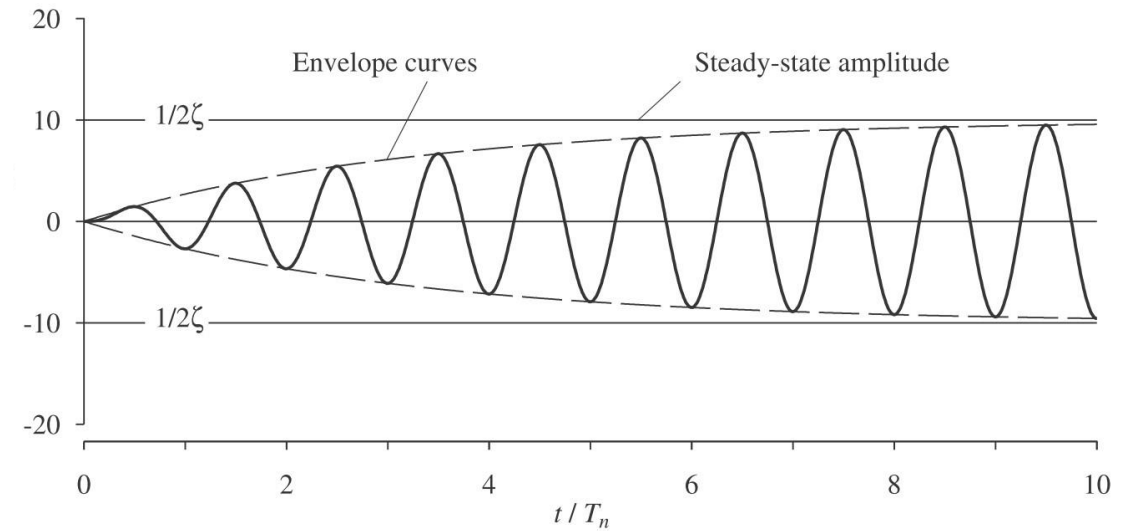


Figure 3.2.2 Response of damped system with $\zeta = 0.05$ to sinusoidal force of frequency $\omega = \omega_n$; $u(0) = \dot{u}(0) = 0$.

מנוע מחולל ויברציות:

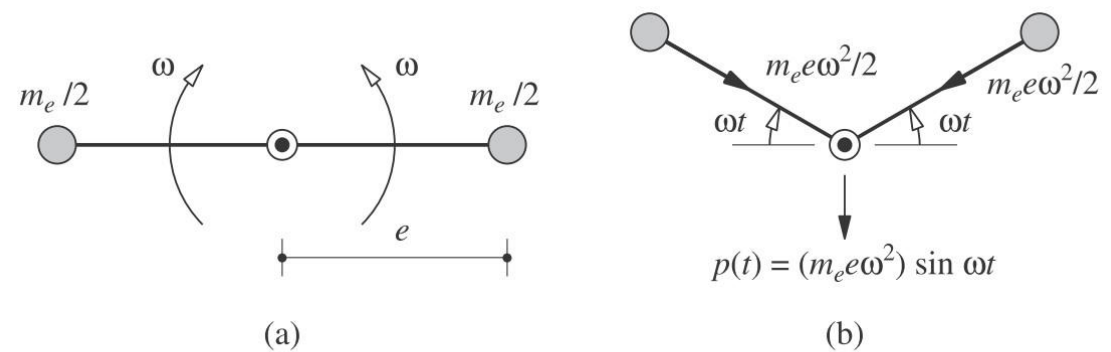


Figure 3.3.2 Vibration generator: (a) initial position; (b) position and forces at time t .

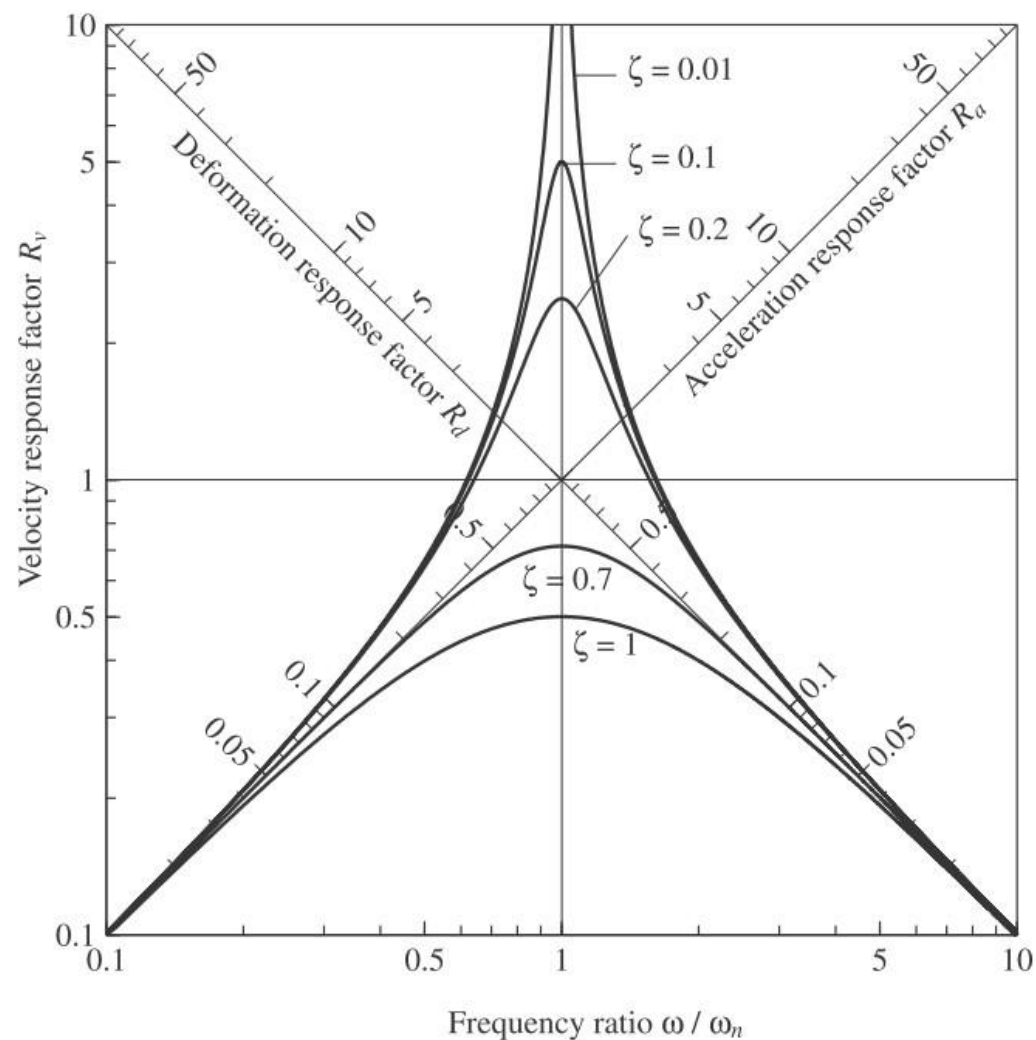


Figure 3.2.8 Four-way logarithmic plot of deformation, velocity, and acceleration response factors for a damped system excited by harmonic force.

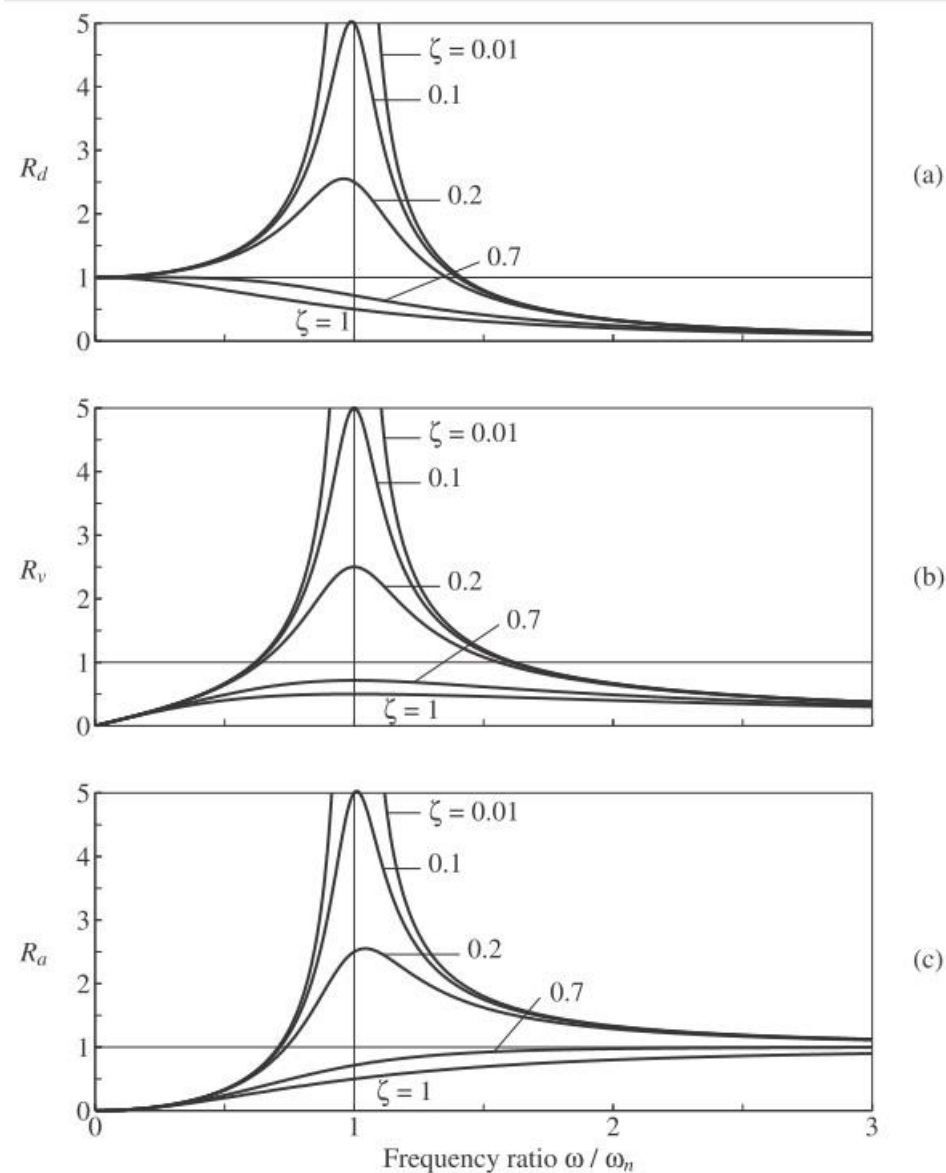


Figure 3.2.7 Deformation, velocity, and acceleration response factors for a damped system excited by harmonic force.

3.2.2 Response for $\omega = \omega_n$

$$u(t) = (u_{st})_o \frac{1}{2\zeta} \left[e^{-\zeta \omega_n t} \left(\cos \omega_D t + \frac{\zeta}{\sqrt{1-\zeta^2}} \sin \omega_D t \right) - \cos \omega_n t \right]$$

$$u_o = \frac{(u_{st})_o}{2\zeta}$$

$$u(t) \simeq \underbrace{(u_{st})_o \frac{1}{2\zeta} (e^{-\zeta \omega_n t} - 1)}_{\text{envelope function}} \cos \omega_n t$$

Figure 3.2.2 Response of damped system with $\zeta = 0.05$ to sinusoidal force of frequency $\omega = \omega_n$; $u(0) = \dot{u}(0) = 0$.

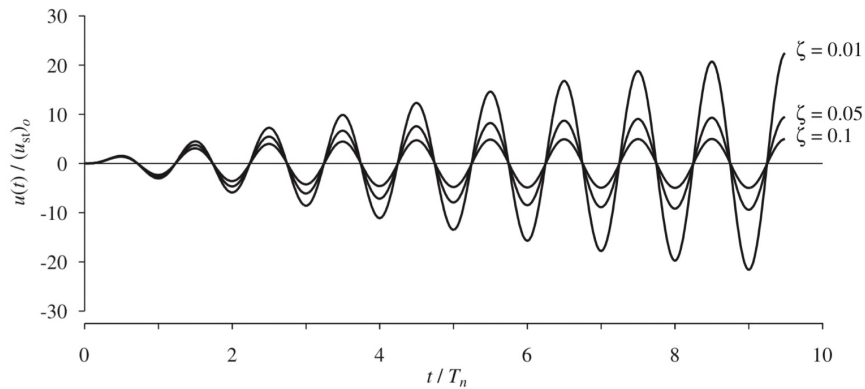


Figure 3.2.3 Response of three systems— $\zeta = 0.01, 0.05$, and 0.1 —to sinusoidal force of frequency $\omega = \omega_n$; $u(0) = \dot{u}(0) = 0$.

$$\frac{|u_j|}{u_o} = 1 - e^{-2\pi\zeta j}$$

הגדרה של רוחב פס של חצי הספק

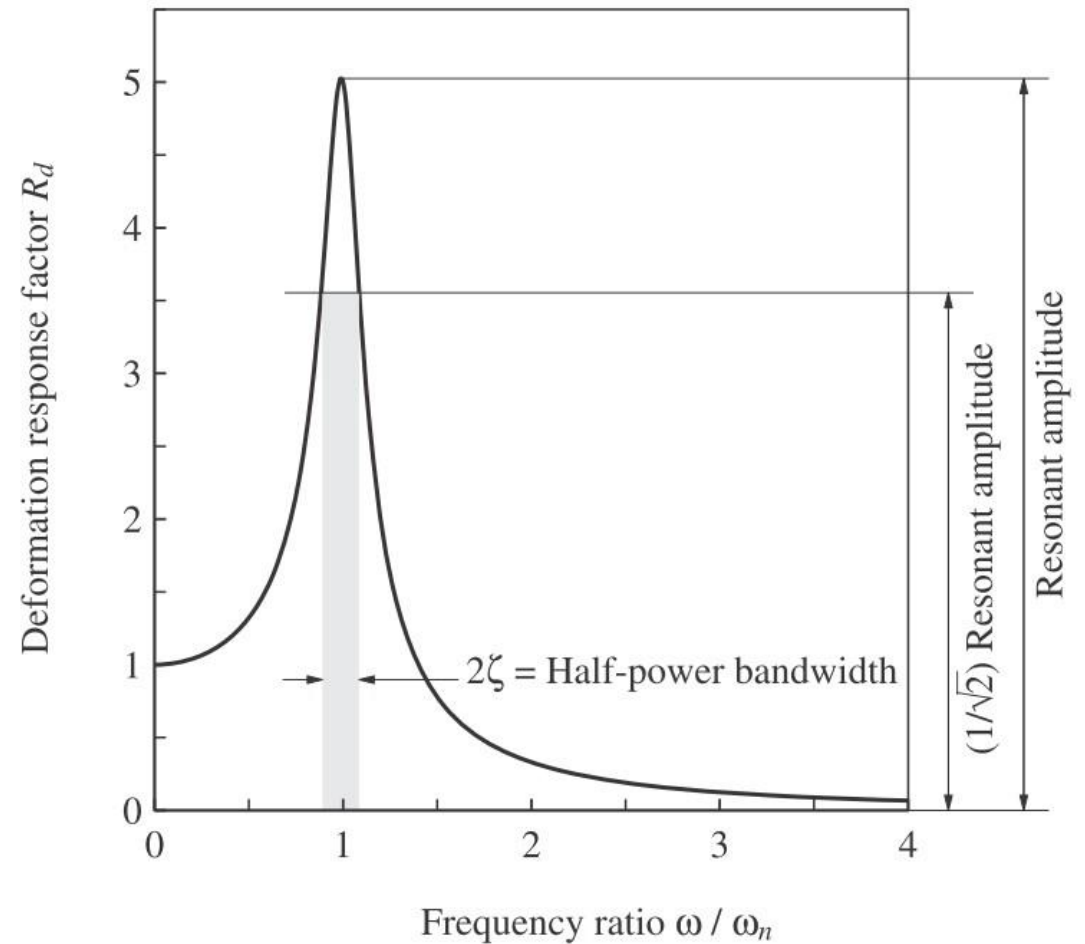


Figure 3.2.9 Definition of half-power bandwidth.