

Viskoelasticita_konstrukce_Příklad_2

January 6, 2025

#

Tato studijní pomůcka vznikla za podpory Inovačního projektu FSv ČVUT č. 15 “Inovativní pomůcky pro předměty Přetváření a porušování materiálů”.

(c) 2024 Lenka Dohnalová (lenka.dohnalova@fsv.cvut.cz), Petr Havlásek (petr.havlasек@cvut.cz), Milan Jirásek (milan.jirasek@cvut.cz)

1 Viskoelastická konstrukce

1.1 Zadání

Konstrukce na obrázku je vyrobena z betonu, který budeme v tomto příkladu považovat za lineárně viskoelastický materiál se stárnutím. Všechny pruty mají stejný a po délce konstantní průřez charakterizovaný momentem setrvačnosti I .

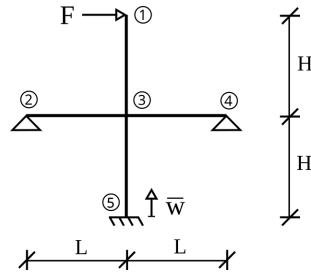
V čase 21 dní po vybetonování došlo ke svislému posunu podpory 5 o \bar{w} směrem nahoru (viz obrázek). Za další týden, tj. celkem 28 dní od vybetonování, byla konstrukce zatížena vodorovnou silou F . Ve stáří 100 dní byla provedena rektifikace podpory 5 o \bar{w} směrem dolů (výsledný posun této podpory byl tedy od této chvíle nulový).

Vyjádřete natočení styčnicku 3 a svislou reakci ve styčnicku 4 v časech 25 dní, 50 dní a 200 dní po vybetonování.

Do obrázku zakreslete Vámi uvažovanou kladnou orientaci reakce a natočení. Výpočet proveďte obecně (bez dosazování konkrétních hodnot). Výsledek vyjádřete pomocí symbolů L , H , I , F , \bar{w} a pomocí funkce poddajnosti $J(t, t')$, případně relaxační funkce $R(t, t')$.

(Zatížení vlastní tíhou a vliv stlačení nebo protažení střednice zanedbejte.)

```
[72]: from IPython.display import display, Image
display(Image(filename="Viskoelasticita_konstrukce_Příklad_2_zadani.png",
↪width=300))
```



Import potřebných knihoven

```
[73]: %matplotlib inline

import math
import numpy as np

from IPython.display import Markdown as md

import matplotlib.pyplot as plt

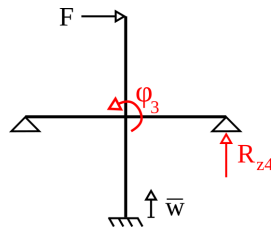
#!pip install sympy
from sympy import *
import sympy as smp

import matplotlib.patches as patches
```

1.2 Řešení

Nejprve zvolíme a zakreslíme kladnou orientaci reakce R_{z4} a pootočení φ_3

```
[74]: from IPython.display import display, Image
display(Image(filename="Viskoelasticka_konstrukce_Priklad_2_volba_smeru.png",
↪width=250))
```



1.2.1 Analytické řešení

Definice proměnných

```
[75]: t = smp.symbols('t', real = True, positive = True)
      tt = smp.symbols('tt', real = True, positive = True)

      I = smp.symbols('I', real = True, positive = True)
      E = smp.symbols('E', real = True, positive = True)

      L = smp.symbols('L', real = True, positive = True)
      H = smp.symbols('H', real = True, positive = True)

      F = smp.symbols('F', real = True, positive = True)
      w = smp.symbols(r'\overline{w}', real = True, positive = True)
      phi_3 = smp.symbols(r'\varphi_3', real = True)

      #J = smp.symbols(r'J(t,tt)', real = True, positive = True)
      #R = smp.symbols(r'R(t,tt)', real = True, positive = True)
      R = smp.Function('R') # Definice R jako funkce
      J = smp.Function('J') # Definice J jako funkce

      M_31 = smp.symbols(r'M_{31}', real = True)
      M_32 = smp.symbols(r'M_{32}', real = True)
      M_34 = smp.symbols(r'M_{34}', real = True)
      M_35 = smp.symbols(r'M_{35}', real = True)

      Z_43 = smp.symbols(r'Z_{43}', real = True)

      J_40_30 = smp.symbols(r'J(40,30)', real = True, positive = True)
```

##Řešení podle pružnosti

Pro řešení použijeme zjednodušenou deformační metodu. Pro danou konstrukci bude jedinou deformační neznámou pootočení styčnicku 3.

Hodnoty koncových sil a momentů určíme z tabulek deformační metody.

Řešit budeme samostatně 2 zatěžovací stavy - zatížení silou F a pokles podpory \bar{w} .

1. ZS: zatížení silou F

```
[76]: ## Pootočení phi_3_F:
      # Momentová podmínka rovnováhy ve styčnicku 3:
      # M_31 + M_32 + M_34 + M_35 = 0
      M_31 = F * H
      M_32 = 3 * E * I / L * phi_3
      M_34 = 3 * E * I / L * phi_3
      M_35 = 4 * E * I / H * phi_3

      # Momentová podm. rovnováhy
      podm_M5 = smp.Eq(M_31 + M_32 + M_34 + M_35, 0) # Rovnice = 0

      # Řešení pro phi_3
```

```

phi_3_F = smp.solve(podm_M5, phi_3)

# Výstup
print("Pootočení phi_3 od F:")
display(smp.Eq(smp.symbols(r'\varphi_{3}^F'), phi_3_F[0]))
print("\n")

## Svislá reakce R_z4_F:
# Rovnice DM pro koncovou sílu Z_43:
Z_43_F = 3 * E * I / L**2 * phi_3_F[0] # Použití již vypočítaného phi_3_F[0]
R_z4_F = -Z_43_F

# Výstup
print("Reakce R_z4 od F:")
display(smp.Eq(smp.symbols(r'R_{z4}^F'), R_z4_F))

```

Pootočení φ_3 od F :

$$\varphi_3^F = -\frac{FH^2L}{2EI(3H+2L)}$$

Reakce R_{z4} od F :

$$R_{z4}^F = \frac{3FH^2}{2L(3H+2L)}$$

1. ZS: pokles w

Ze symetrie platí pro zatížení poklesem podpory 5:

$$\varphi_3^w = 0$$

```

[77]: ## Pootočení phi_3_F:
phi_3_w = 0

# Výstup
print("Pootočení phi_3 od w:")
display(smp.Eq(smp.symbols(r'\varphi_{3}^w'), phi_3_w))
print("\n")

## Svislá reakce R_z4_w:
# Rovnice DM pro koncovou sílu Z_43:
Z_43_w = 3 * E * I / L**3 * w
R_z4_w = -Z_43_w

# Výstup
print("Reakce R_z4 od w:")
display(smp.Eq(smp.symbols(r'R_{z4}^w'), R_z4_w))

```

Pootočení φ_3 od w :

$$\varphi_3^w = 0$$

Reakce R_{z4} od w :

$$R_{z4}^w = -\frac{3EI\bar{w}}{L^3}$$

##Viskoelastické řešení

V případě materiálu se stárnutím bude funkce poddajnosti i relaxační funkce záviset nejen na čase t , pro který je vyhodnocení prováděno, ale i na stáří betonu v okamžiku počátku působení t' daného zatěžovacího stavu.

Rektifikaci uvažujeme jako nový zatěžovací stav - posun podpory 5 o $-\bar{w}$.

- **pro čas $t = 25$ dní:**
(pouze posun \bar{w})

```
[78]: t = 25 # Čas ke kterému vyhodnocujeme
      tt = 21 # stáří betonu při posunu podpory

      phi_3_25 = phi_3_w
      R_z4_25 = R_z4_w.subs({E: R(t, tt)})

      print("Pootočení phi_3 pro čas t = 25 dní:")
      display(smp.Eq(smp.symbols(r'\varphi_{3}(t=25)'), phi_3_25))
      print("\n")

      print("Reakce R_z4 pro čas t = 25 dní:")
      display(smp.Eq(smp.symbols(r'R_{z4}(t=25)'), R_z4_25))
```

Pootočení ϕ_3 pro čas $t = 25$ dní:

$$\varphi_3(t = 25) = 0$$

Reakce R_{z4} pro čas $t = 25$ dní:

$$R_{z4}(t = 25) = -\frac{3I\bar{w}R(25, 21)}{L^3}$$

- **pro čas $t = 50$ dní:**
(posun \bar{w} i síla F)

```
[79]: t = 50 # čas ke kterému vyhodnocujeme
      tt_w = 21 # stáří betonu při posunu podpory
      tt_F = 28 # síla od stáří 28 dní

      phi_3_50 = phi_3_w + phi_3_F[0].subs({E: 1/J(t, tt_F)})
      R_z4_50 = R_z4_w.subs({E: R(t, tt)}) + R_z4_F
```

```

print("Pootočení phi_3 pro čas t = 50 dní:")
display(smp.Eq(smp.symbols(r'\varphi_{3}(t=50)'), phi_3_50))
print("\n")

print("Reakce R_z4 pro čas t = 50 dní:")
display(smp.Eq(smp.symbols(r'R_{z4}(t=50)'), R_z4_50))

```

Pootočení ϕ_3 pro čas $t = 50$ dní:

$$\varphi_3(t=50) = -\frac{FH^2LJ(50,28)}{2I(3H+2L)}$$

Reakce R_{z4} pro čas $t = 50$ dní:

$$R_{z4}(t=50) = \frac{3FH^2}{2L(3H+2L)} - \frac{3I\bar{w}R(50,21)}{L^3}$$

- **pro čas $t = 200$ dní:**
(posun \bar{w} , síla F a rektifikace, tj. posun o $-\bar{w}$)

```

[80]: t = 200 # čas ke kterému vyhodnocujeme
tt_w = 21 # stáří betonu při posunu podpory
tt_F = 28 # síla od stáří 28 dní
tt_rekt = 100 # čas rektifikace

# Pootočení phi_3 pro čas t = 200 dní:
phi_3_200 = phi_3_w + phi_3_F[0].subs({E: 1/J(t, tt_F)}) - phi_3_w

# Reakce R_z4 pro čas t = 200 dní:
R_z4_200 = R_z4_F + R_z4_w.subs({E: R(t, tt_w)}) - R_z4_w.subs({E: R(t,
↪tt_rekt)})

# Výpis pro phi_3 a R_z4
print("Pootočení phi_3 pro čas t = 200 dní:")
display(smp.Eq(smp.symbols(r'\varphi_{3}(t=200)'), phi_3_200))
print("\n")

print("Reakce R_z4 pro čas t = 200 dní:")
display(smp.Eq(smp.symbols(r'R_{z4}(t=200)'), R_z4_200))

```

Pootočení ϕ_3 pro čas $t = 200$ dní:

$$\varphi_3(t=200) = -\frac{FH^2LJ(200,28)}{2I(3H+2L)}$$

Reakce R_{z4} pro čas $t = 200$ dní:

$$R_{z_4}(t=200) = \frac{3FH^2}{2L(3H+2L)} - \frac{3I\bar{w}R(200,21)}{L^3} + \frac{3I\bar{w}R(200,100)}{L^3}$$