

SEISMIC ANALYSIS OF A STEEL TANK FOR LIQUID STORAGE, BY EUROCODE 8

СЕИЗМИЧКА АНАЛИЗА ЧЕЛИЧНОГ РЕЗЕРВОАРА ЗА СКЛАДИШТЕЊЕ ТЕЧНОСТИ ПРЕМА ЕВРОКОДУ 8

Darko Gajić¹

Nemanja Bralović²

Aleksandar Prokić³

Đorđe Lađinović⁴

UDK:624.014.2.953

DOI: 10.14415/zbornikGFS35.01

CC-BY-SA 4.0 license

Summary: This paper is shows the results of the simplified analysis for the overall seismic response (basic shear force and momentum) for steel storage tank with different geometric characteristics and for different types of soil. Acceleration of soil is 0,4g. The tank's purpose is to store liquids such as sulfuric acid and water. The calculation has been done according to the regulation of Eurocode 8 and below is presented the analysis of obtained results.

Keywords: Eurocode, steel storage tank, water, sulfuric acid, seismic

1. INTRODUCTION

In industrial facilities such as petroleum and wastewater facilities, liquid storage tanks are very common. It is very important to satisfy the seismic demand of those constructions because of collapse which is often followed by major consequences. During the seismic activity, forces of inertia are induced by the acceleration of the structure of the

Резиме: У раду су приказни резултати поједностављене анализе за укупан сеизмички одговор (основна сила смицања и моменти превртања) челичног резервоара за складиштење различите врсте течности (сумпорна киселина, вода) са различитим геометријским карактеристикама и за различите типове тла, а при убрзашњу тла од 0,4g. Прорачун је спроведен у складу са одредбама Еврокода 8 и приказана је анализа добијених резултата.

Кључне речи: Еврокод, челични резервоар, вода, сумпорна киселина, сеизмика

1. УВОД

У индустријским постројењима, као што су постројења за обраду нафте или отпадних вода, резервоари за складиштење течности на земљи су врло чести. Задовољавајући сеизмички одзив таквих објеката је од пресудног значаја јер колапс обично резултира тешким последицама.

¹ Darko Gajić, PhD student, University of Novi Sad, Faculty of Civil Engineering Subotica, Kozaračka 2a, Subotica, Serbia, tel: +381 24 554 300, e – mail: darko.gajic24@gmail.com

² Nemanja Bralović, PhD student, Assistant, University of Novi Sad, Faculty of Civil Engineering Subotica, Kozaračka 2a, Subotica, Serbia, tel: +381 24 554 300, e – mail: nemanjabralovic@hotmail.com

³ Prof. dr Aleksandar Prokić, dipl. inž. građ., University of Novi Sad, Faculty of Civil Engineering Subotica, Kozaračka 2a, Subotica, Serbia, tel: +381 24 554 300, e – mail: aprokic@eunet.rs

⁴ Prof. dr Đorđe Lađinović, dipl. inž. građ., University of Novi Sad, e – mail: djordje.ladjinovic@gmail.com

tank and the hydrodynamic force caused by liquid acceleration. Liquid mass in the bottom part of the tank behaves like a hard mass attached to the wall of the tank and it is called impulse liquid mass. This, impulse liquid mass accelerates along with the tank wall and it induces impulse hydrodynamic pressure. The liquid mass in the upper part of the tank is subject to the fluid movement and is called a convective liquid mass and it induces convective hydrodynamic pressure.

The analysis was performed on a steel tank, for different filling levels with variable ratio of liquid height and tank radius (H / R). The tank is an overhead cylindrical structure made up of curved sheets 5 cm thick. Different types of soil were considered in the analysis at the same soil acceleration.

2. DYNAMIC MODEL

The behavior of the reservoirfluid system exposed to seismic activity can be assessed using various powerful software tools. However, the overall seismic response (basic shear force and overturning moments) can also be properly evaluated using some of the simplified dynamic models. Only the first vibration modes must be taken into account in the analysis. In the case of steel tanks, the wall can be considered flexible, and in the case of concrete tanks, the wall is considered rigid. In this paper, attention will be focused on steel tanks. In dynamic model shown in Figure 1.: m_i and m_c signify the impulse or convective masses of liquids, h_i signifies the height where the resultant of the impulse pressure, h_c signifies the height at which the convective pressure is the result, , h'_c indicates the height at which the resultant convective pressure on the wall and base is found. The inner radius of the tank is marked with R , the fluid height with H , and all heights are measured from the bottom of the tank wall. The parameters of the dynamic model depend on the geometry of the

Током сејзмичког деловања, инерцијалне силе су индуциране услед убрзања структуре резервоара и хидродинамичке силе, изазване убрзањем течности. Течна маса у доњем делу резервоара понаша се као маса која је чврсто повезана са зидом резервоара и назива се импулсна течна маса. Она убрзава заједно са зидом резервоара и индукује импулсни хидродинамички притисак. Течна маса у горњем делу резервоара подлеже кретању течности и назива се конвективна течна маса и она индукује конвективни хидродинамички притисак.

Анализа је спроведена на челичном резервоару, за различите нивое пуњења са променљивим односом висине течности и радијуса резервоара (H/R). Резервоар је надземна цилиндрична конструкција сачињена од закривљених лимова дебљине 5 см. У анализи су расматрани различити типови тла при истом убрзању тла.

2. ДИНАМИЧКИ МОДЕЛ

Понашање система резервоар-течност изложеног сејзмичком деловању може се проценити помоћу различитих моћних софтверских алата. Ипак, укупни сејзмички одговор (основна сила смицања и моменти превртања) се такође могу правилно проценити кориштењем неких од поједностављених динамичких модела. У случају челичних резервоара зид се може сматрати флексибилним, а у случају бетонских резервоара, зид се сматра крутим. У овом раду пажња ће бити усмерена на челичне резервоаре. У динамичком моделу приказаном на слици 1.: m_i и m_c означавају импулсне односно конвективне масе течности, а h_i означава висину где је резултантна импулсног притиска, h_c означава висину на којој је резултантна конвективног притиска, h'_c означава висину на којој се налази резултантна

tank. In addition to the already defined sizes, the coefficients C_i and C_c related to the natural periods of impulse and convective vibration modes appear as dynamic model parameters.

конвективног притиска на зид и базу. Унутрашњи радијус резервоара је означен као R , висина течности са H , а све висине се мере од дна зида резервоара. Параметри динамичког модела зависе од геометрије резервоара. Поред већ дефинисаних величина, као пара-метри динамичког модела појављују се и коефицијенти C_i и C_c , који се односе на природне периоде импулсних и конвективних модова вибрација.

Impulsive natural vibration period :

Импулсивни природни период вибрација:

$$T_{imp} = C_i \cdot \frac{H \cdot \sqrt{\rho}}{\sqrt{\frac{s}{R}} \cdot \sqrt{E}}$$

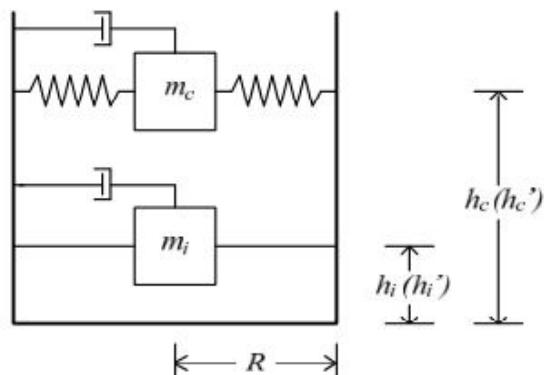
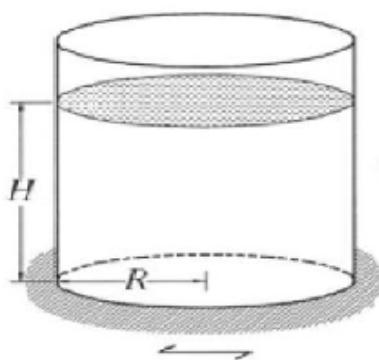
EN 1998-4 Annex A 3.2.2 (A.35) (1)

Convective vibration period:

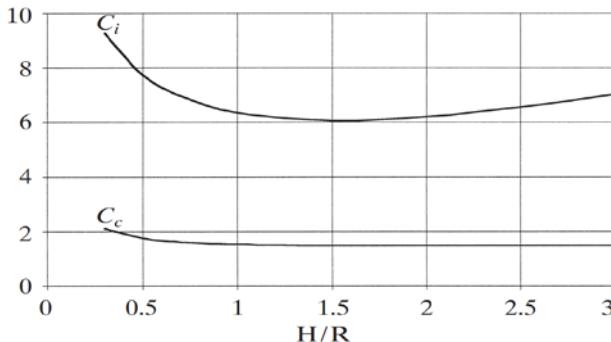
Конвективни период вибрација:

$$T_{con} = C_c \cdot \sqrt{R}$$

EN 1998-4 Annex A 3.2.2 (A.36) (2)



Слика 1 – Конвективни и импулсивни део масе
Figure 1 – Convective and impulsive part of the mass



Слика 2 – Конвективни и импулсивни кофицијент C_c и C_i
Figure 2 – Convective and impulsive coefficients C_c and C_i

Liquid level in the tank / Ниво течности у резервоару: H

Unit weight of liquid / Запреминска тежина течности: γ

Tank radius / Радијус резервоара: R

Modulus of elasticity / Модул еластичности: $E = 21000 \text{ kN/cm}^2$

The density of the liquid in the tank /

Густина течности у резервоару: ρ

The average wall thickness of the tank /

Средња дебљина зида резервоара: $s = 0,05 \text{ m}$

Water mass in the tank / Маса течности у резервоару: m

Non-dimensional coefficient / Бездимензијални кофицијент C_i

coefficient C_c expressed in $s/m^{0.5}$ / Кофицијент C_c изражен у $s/m^{0.5}$

Total shear force

Укупна сила смицања

$$Q = (m_i + m_w + m_r) \cdot S_e(T_{imp}) + m_c \cdot S_e(T_{con})$$

Where is:

m_r - represent the mass of the tank roof

m_w - stands for the mass of tank wall

$S_e(T_{imp})$ - Impulse spectral acceleration

$S_e(T_{con})$ - convective spectral acceleration

EN 1998-4 Annex A (3)

Где је:

m_r - маса крова резервоара,

m_w - маса зидова резервоара

$S_e(T_{imp})$ - Импулсно спектрално

убрзање,

$S_e(T_{con})$ - конвективно спектрално

убрзање

Overturning momentum above the foundation slab

Момент превртања изнад темељне плоче

$$M = (m_i \cdot h_i + m_w \cdot h_w + m_r \cdot h_r) \cdot S_e(T_{imp}) + m_c \cdot h_c \cdot S_e(T_{con}) \quad \text{EN 1998-4 Annex A (4)}$$

Where is:

h_r - brunt roof height of the tank, h_r - тежишна висина крова

h_w - brunt wall height of the tank

Где је:

h_r - тежишна висина крова

h_w - тежишна висина зидова

h_w – тежишна висина зида резервоара

Overturning momentum below the foundation slab

Момент превртања испод темељне плоче

$$M' = \left(m_i \cdot h_i' + m_w \cdot h_w + m_r \cdot h_r \right) \cdot S_e (T_{imp}) + m_c \cdot h_c' \cdot S_e (T_{con}) \text{ EN 1998-4 Annex A} \quad (5)$$

3. ANALYSIS OF RESULTS

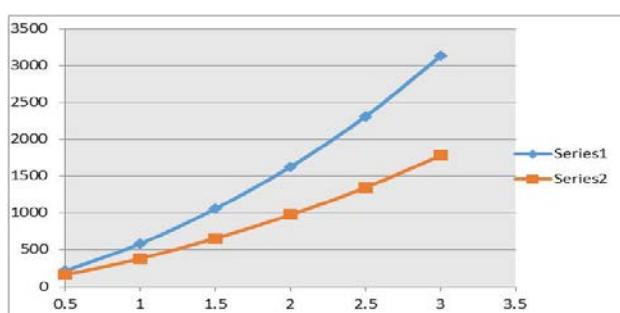
A steel tank of cylindrical shape with a roof-shaped roof is examined, relying on the base reinforced concrete ring and attached to the foundation through anchors leaning against the console sheets welded to the cylindrical shell of the tank. The analysis includes a storage tank for water and sulfuric acid, with different geometric characteristics (H / R ratio in the interval 0.5 - 3), and for different types of soil (A, B, C, D, E), and with a maximum acceleration of soil is 0,4g.

The dependence of the basic shear force on the ratio H / R , for the soil category A

3. АНАЛИЗА РЕЗУЛТАТА

Посматра се челични резервоар цилиндричног облика са кровом у облику куполе, ослоњен на темељни армиранобетонски прстен и причвршћен на темељ преко анкера ослоњених на конзолне лимове који су заварени за цилиндрични плашт резервоара. Анализом је обухваћен резервоар за складиштење воде и сумпорне киселине, са различитим геометријским карактеристикама (односом H/R у интервалу 0.5 - 3), и за различите типове тла (A, B, C, D, E), а при максималном убрзању тла од 0,4g.

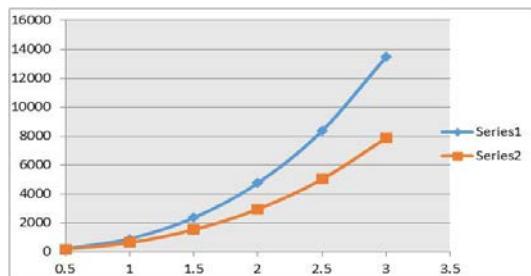
Зависност основне силе смицања од односа H/R, за категорију тла A



Слика 3 – крива 1 сумпорна киселина, крива 2 вода
Figure3 – series 1 sulfuric acid, series 2 wate

The dependence of the overturning momentum above the foundation slab on the ratio H / R , for the soil category A

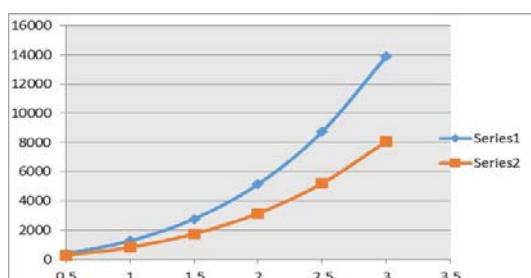
Зависност момената превртања изнад темељне плоче од односа H/R, за категорију тла А



Слика 4 – крива 1 суморна киселина, крива 2 вода
Figure 4 – series 1 sulfuric acid, series 2 water

The dependence of the overturning momentum below the foundation slab on the ratio H / R , for the soil category A

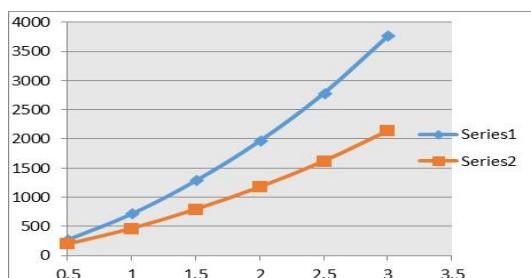
Зависност момената превртања испод темељне плоче од односа H/R, за категорију тла А



Слика 5 – крива 1 суморна киселина, крива 2 вода
Figure 5 – series 1 sulfuric acid, series 2 water

The dependence of the basic shear force on the ratio H / R , for the soil category B

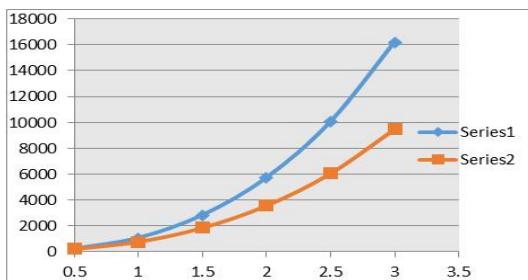
Зависност основне силе смицања од односа H/R, за категорију тла В



Слика 6 – крива 1 суморна киселина, крива 2 вода
Figure 6 – series 1 sulfuric acid, series 2 water

The dependence of the overturning momentum above the foundation slab on the ratio H / R , for the soil category B

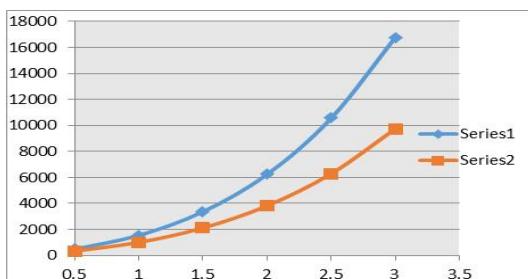
Зависност момената превртања изнад темељне плоче од односа H/R, за категорију тла В



Слика 7 – крива 1 суморна киселина, крива 2 вода
Figure 7 – series 1 sulfuric acid, series 2 water

The dependence of the overturning momentum below the foundation slab on the ratio H / R , for the soil category B

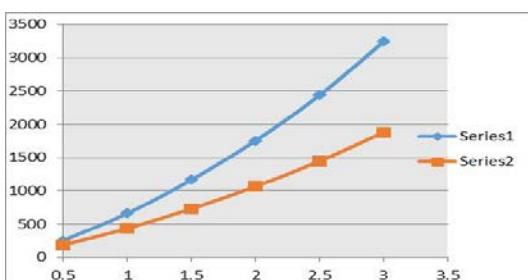
Зависност момената превртања испод темељне плоче од односа H/R, за категорију тла В



Слика 8 – крива 1 суморна киселина, крива 2 вода
Figure 8 – series 1 sulfuric acid, series 2 water

The dependence of the basic shear force on the ratio H / R , for the soil category C

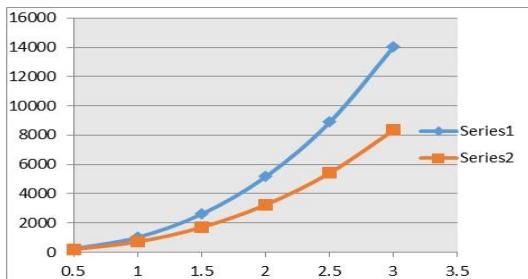
Зависност основне силе смицања од односа H/R, за категорију тла С



Слика 9 – крива 1 суморна киселина, крива 2 вода
Figure 9 – series 1 sulfuric acid, series 2 water

The dependence of the overturning momentum above the foundation slab on the ratio H / R , for the soil category C

Зависност момената превртања изнад темељне плоче од односа H/R, за категорију тла С

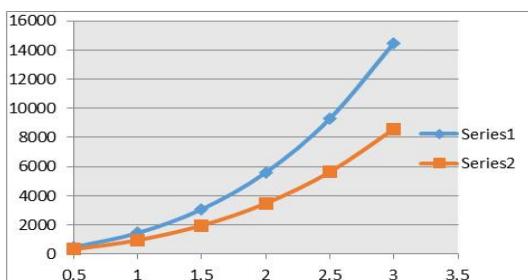


Слика 10 – крива 1 суморна киселина, крива 2 вода

Figure 10 – series 1 sulfuric acid, series 2 water

The dependence of the overturning momentum below the foundation slab on the ratio H / R , for the soil category C

Зависност момената превртања испод темељне плоче од односа H/R, за категорију тла С

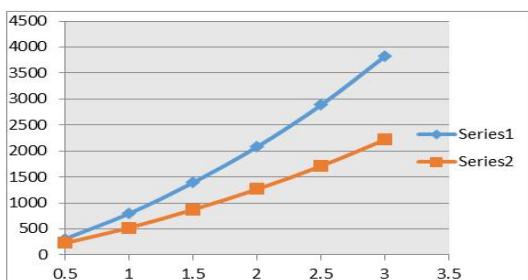


Слика 11 – крива 1 суморна киселина, крива 2 вода

Figure 11 – series 1 sulfuric acid, series 2 water

The dependence of the basic shear force on the ratio H / R , for the soil category D

Зависност основне силе смицања од односа H/R, за категорију тла D

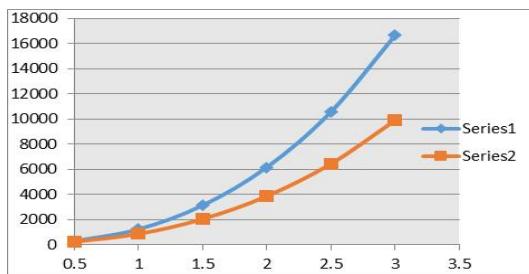


Слика 12 – крива 1 суморна киселина, крива 2 вода

Figure 12 – series 1 sulfuric acid, series 2 water

The dependence of the overturning momentum above the foundation slab on the ratio H / R , for the soil category D

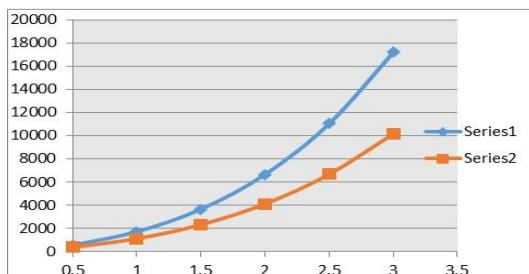
Зависност момената превртања изнад темељне плоче од односа H/R, за категорију тла D



Слика 13 – криза 1 суморна киселина, криза 2 вода
Figure 13 – series 1 sulfuric acid, series 2 water

The dependence of the overturning momentum below the foundation slab on the ratio H / R , for the soil category D

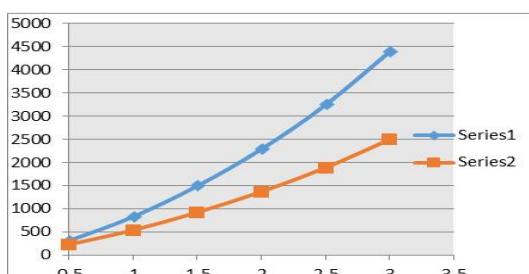
Зависност момената превртања испод темељне плоче од односа H/R, за категорију тла D



Слика 14 – криза 1 суморна киселина, криза 2 вода
Figure 14 – series 1 sulfuric acid, series 2 water

The dependence of the basic shear force on the ratio H / R , for the soil category E

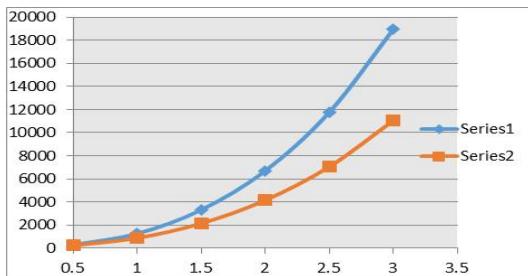
Зависност основне силе смицања од односа H/R, за категорију тла Е



Слика 15 – криза 1 суморна киселина, криза 2 вода
Figure 15 – series 1 sulfuric acid, series 2 water

The dependence of the overturning momentum above the foundation slab on the ratio H / R , for the soil category E

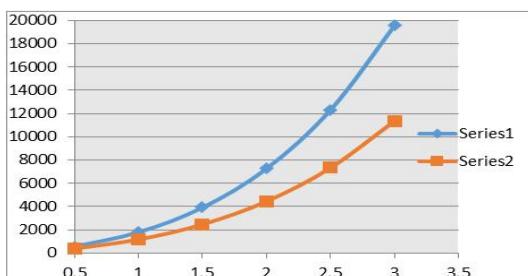
Зависност момената превртања изнад темељне плоче од односа H/R, за категорију тла Е



Слика 16 – крива 1 суморна киселина, крива 2 вода
Figure 16 – series 1 sulfuric acid, series 2 water

The dependence of the overturning momentum below the foundation slab on the ratio H / R , for the soil category E

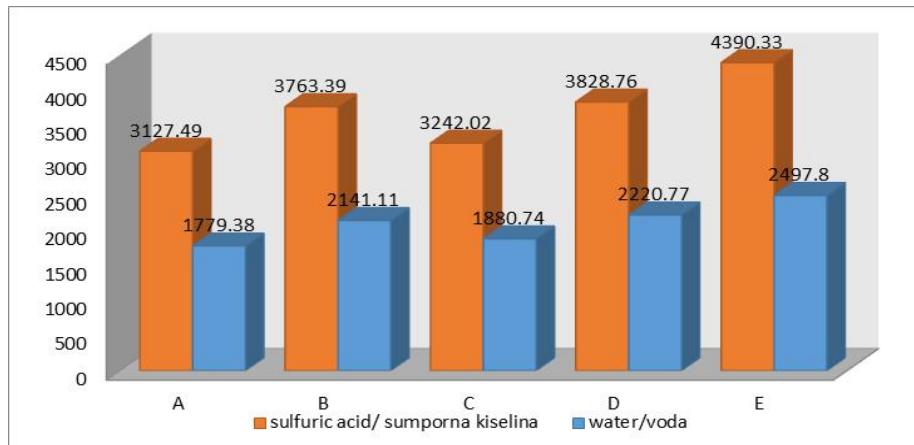
Зависност момената превртања испод темељне плоче од односа H/R, за категорију тла Е



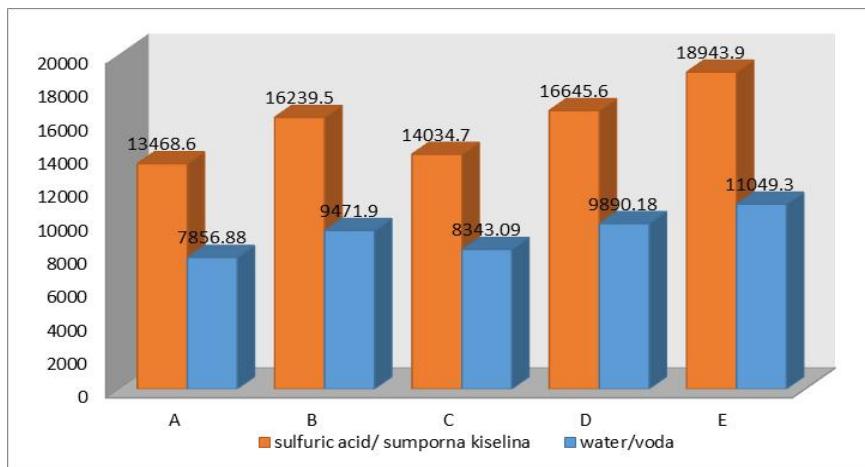
Слика 17 – крива 1 суморна киселина, крива 2 вода
Figure 17 – series 1 sulfuric acid, series 2 water

Impact analysis for H / R = 3 ratio depending on soil type

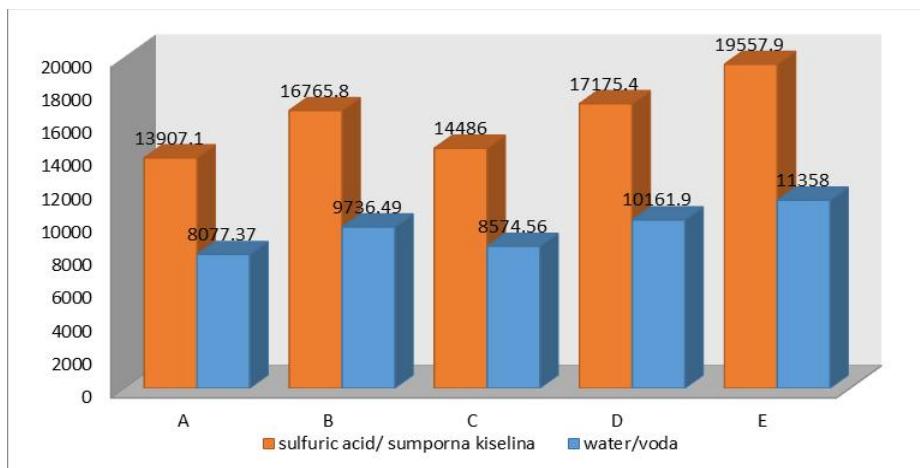
Анализа утицаја за однос H/R=3 у зависности од типа тла



Слика 18. Основна сила смицања за однос H/R=3 у зависности од типа тла
Figure 18. The basic shear force for the ratio H/R=3 depending on the soil type



Слика 19. Момент превртања изнад темељне плоче за однос H/R=3 у зависности од типа тла
Figure 19. Overturning momentum above the foundation slab for the ratio H/R=3 depending on the soil type



Слика 20. Момент превртања испод темељне плоче за однос $H/R=3$ у зависности од типа тла

Figure 20. Overturning momentum below the foundation slab for the ratio $H/R=3$ depending on the soil type

4. CONCLUSION

After the seismic analysis of the steel liquid storage tank, this study shows the moments of overturning and shear force at a maximum acceleration of soil is 0,4g. The analysis of the results is based on three parameters: the type of liquid to be stored, the relationship between the height of the fluid in the tank and the inner radius (H / R), and the soil categories. The analysis showed that shear forces on the basis of reservoirs and overturning moments increased with an increase in the H / R ratio. In addition to the H / R ratio, another very important parameter is the liquid that is stored, in the paper it can be seen that significantly higher seismic impact values arise from the storage of sulfuric acid in relation to water. Also, the impact of the soil category should not be ignored, where it is clearly seen that the category "E" gives the greatest impacts while category "A" gives the least impact. It should be noted that the categories of soils that are aligned in alphabetical order of the same order, in turn, do not give more results. Since, in practice, we can not control the design

4. ЗАКЉУЧАК

Након спроведене сејзмичке анализе челичног резервоара за складиштење течности у овој студији су приказани моменти превртања и смичуће силе при максималном убрзању тла 0,4 g. Анализа резултата се заснива на основу три параметра: врсте течности која се складиши, односа висине течности у резервоару и унутрашњег радијуса (H/R) и категорије тла. Анализа је показала да силе смицања на бази резервоара и моменти превртања расту са повећањем односа H/R . Поред односа H/R други веомабитан параметар је течност која се складиши, у раду се види да знатно веће вредности сејзмичких утицаја настају услед складиштења сумпорне киселине у односу на воду. Такође не треба занемарити утицај категорије тла, где се јасно види да категорија „E“ даје највеће утицаје док категорија „A“ даје најмање утицаје. Треба напоменути да категорије тла које су поређане абецедним редом истим тим редом не дају веће резултате. С обзиром да се у пракси

of the soil category and type of liquid that can be stored in the tank, but the shear force and the overturning moments can be controlled by the H / R ratio. From which it follows that the H / R ratio is the most important parameter in seismic analysis.

при пројектовању не може утицати на промену категорије тла и врсту течности која се складишти у резервоар смичуће силе и моменти превртања могу се контролисати односом H/R. Из чега произилази да је управо однос H/R најважнији параметар у сеизмичкој анализи.

REFERENCES

- [1] EN 1990: Osnove proračuna i dejstva na konstrukcije, deo 4: „*Dejstva u silosima i rezervoarima*“, Građevinski fakultet Univerziteta u Beogradu, Institut za materijale i konstrukcije, Beograd, 1997.
- [2] Eurocode 1: „*Actions on structures*“ – Part 1-1: „*General actions – Densities, self-weight, imposed loads for buildings*“, Institute for standardization of Serbia, Belgrade, 2012.
- [3] Eurocode 3 – Design of steel structures – Part 4-2: „*Tanks*“, Institute for standardization of Serbia, Belgrade, 2012.
- [4] Eurocode 8 – Design of structures for earthquake resistance – Part 1: „*Generals rules, seismic actions and rules for buildings*“, Institute for standardization of Serbia, Belgrade, 2015.
- [5] Eurocode 8 – Design of structures for earthquake resistance – Part 8: „*Silos, tanks and pipelines*“, Institute for standardization of Serbia, Belgrade, 2015.
- [6] G. W. Housner, "The dynamic behaviour of water tanks", Bulletin of the Seismological Society of America, 1963, Vol. 53, No. 2, pp. 381-387.
- [7] P. K. Malhotra, "Seismic response of Soil-Supported Unanchored Liquid-Storage Tanks", ASCE, Journal of Structural Engineering, 1997, Vol. 123, No. 4, pp. 440-450.
- [8] Bešević, M., Mrđa, N., Kukaras, D., Prokić, A., Cvijić, R.: „*Dimensioning steel structure of rectangular tank according to the eurocode*“, Journal of faculty of civil engineering, Subotica, 2015.
- [9] Vukobratović, V., Lađinović, Đ.: „A simplified seismic analysis of circular liquid storage tanks“, Novi Sad 2013.
- [10] Pužić, M., Petrović, M.: „The effect of seismic forces on vertical cylindrical storage tanks“, Integritet i vek konstrukcija (1-2/2002).
- [11] Kotrasova, K., Kormanikova, E., Ioan Sorin, Leoveanu.: „Seismic analysis of elevated reservoirs“, International Multidisciplinary Scientific GeoConference SGEM, 2013
- [12] Ruifu, Z., Dagen, W., Xiasong, R.: „Seismic analysis of a LNG storage tank isolated by a multiple friction pendulum system“, Earthquake engineering and engineering vibration, 2011
- [13] Di Carculicio, A., Fabbrocino, G., Manfredi, G.: „Fem seismic analysis of steel tanks for oil storage in industrial facilities“, Word conference on Earthquake Engineering, October 12-17, 2008, Beijing, China
- [14] Bešević, M., Živković, S., Vojnić Purčar, M.: „*Design steel spherical tank height H=44m according to eurocode*“, Journal of faculty of civil engineering, Subotica, 2015.
- [15] Bešević, M., Prokić, A., Svilar, M., Đurić, N., Lukić, D.: „Numerička analiza 3D i linijskog modela vertikalnog cilindričnog čeličnog rezervoara“, Zbornik radova GNP, 2016.
- [16] P. K. Malhotra, Wenk, T., Wieland, M.: „Simple Procedure for Seismic Analysis of Liquid-Storage Tanks“, Structural Engineering International, 3/2000.