

Jahorina, B&H, Republic of Srpska

University of East Sarajevo Faculty of Mechanical Engineering

Conference on Mechanical Engineering Technologies and Applications

PRILOG ANALIZI UZROKA OTKAZA KORENOG DELA INDUSTRIJSKOG ČELIČNOG DIMNJAKA

Mile Savković¹, Milomir Gašić², Goran Bošković³, Nebojša Zdravković⁴

Rezime: U ovom radu razmatrani su uzroci zbog kojih je došlo do oštećenja industrijskog čeličnog dimnjaka visine 31 m. Vizuelnom kontrolom i ultrazvučnim merenjem debljine zida plašta dimnjaka utvrđena su mesta na kojima je došlo do oštećenja. Proračuni u analitičkom obliku i primenom metode konačnih elemenata (MKE) pokazuju da dimnjak zadovoljava kriterijum dopuštenog napona. Do oštećenja konstrukcije u kritičnom preseku došlo je usled superponiranja maksimalnih vrednosti napona u konstrukciji sa hemijskim i toplotnim uticajima.,

Ključne riječi:čelični dimnjak, naponsko stanje, analiza metodom konačnih elemenata

CONTRIBUTION TO THE ANALYSIS OF THE STEEL INDUSTRIAL CHIMNEY ROOT SECTION FAILURE

Abstract: This paper considers the conditions upon which the 31 m tall industrial chimney was damaged. By visual control and ultrasonic examination of the chimney wall thickness, the areas of damage were detected. Analytical calculation and finite element analysis showed that the chimney fulfilled allowable stress criterion. The damage occurred due to superposition of chemical and thermal influences along with highest stress values.

Keywords: steel chimney, stress state, finite element analysis

1. UVOD

Pojava ozte enja eli nih konstrukcija industrijsih eli nih dimnjaka je esta pojava nakon vizegodiznje eksploatacije. Zavisno od tipa konstrukcije i namene, postoje razli iti uzroci koji mogu dovesti do ozte enja konstrukcije u toku njene eksploatacije, kao zto su: koncentracija napona, zamor, korozija, dinami ka optere enja, uticaj zavarivanja, uticaj agresivne sredine, temperaturni uticaj, ili kombinacije navedenih uticaja.

Kod visokih i vitkih eli nih konstrukcija kao glavni uticaj pojavljuje se dejstvo dinami ke sile vetra a u izuzetnim slu ajevima i zemljotresi. Kao dopunski nepovoljni uticaji pojavljuju se toplotni i hemijski uticaji koji zajedno sa dominantnim optere enjima i korozijom uti u na zamor materijala konstrukcije i smanjenej njegovog veka trajanja.

¹ Prof. dr Mile Savkovi, Kraljevo, Mazinski fakultet, savkovic.m@mfkv.kg.ac.rs

² Prof. dr Milomir Gazi, Kraljevo, Mazinski fakultet, gasic.m@mfkv.kg.ac.rs

³ Goran Bozkovi , Kraljevo, Mazinski fakultet, boskovic.g@mfkv.kg.ac.rs

⁴ Mr Nebojza Zdravkovi , Kraljevo, Mazinski fakultet, zdravkovic.n@mfkv.kg.ac.rs

eli ni dimnjak koji je predmet razmatranja u ovom radu nalazi se u sklopu kotlovskog postojenja u JKP Toplana Novi Pazar, Sl.1(a) u upotrebi je preko 30 godina. Vizuelnom kontrolom konstrukcije dimnjaka otkrivena su zna ajna ozte enja u podno0ju dimnjaka, dok je ultrazvu nim merenjem utvr eno da postoji otkriveno je joz nekoliko lokacija sa ozte enjima spoljaznjeg i unutraznjeg zida dimnjaka i ozte enja na prirubnicama koje spajaju segmente dimnjaka



a)



SI.1 a) Industrijski čelični dimnjak kotlovskog postrojenja JKP Topklana Novi Pazar b) Skica dimnjaka sa osnovnim dimenzijama c) Opterećenja koja deluju na dimnjak

Cilj ovog rada je utvr ivanje pravca prostiranja napona na osnovu optere enja koja deluju na konstrukciju dimnjaka kao i odre ivanje odre enih mera za sprovo enje rekonstrukcije i sanacije dimnjaka radi bezbedne eksploatacije.

2. TEHNIČKE KARAKTERISTIKE DIMNJAKA

Osnovne tehni ke karakteristike industrijskog eli nog dimnjaka date su u Tabeli 1. Konstrukcija dimnjaka sastoji se iz spoljaznjeg i unutraznjeg plazta kao i platforme sa merdevinama za penjanje. Konstrukcija spoljaznjeg zida sastoji se iz tri segmenta, koji su me usobno povezani prirubnicama i spojeni vijcima odgovaraju e vrsto e. Unutraznji zid je kontinualnog tipa i on je odgovaraju im distancerima odvojen od spoljaznjeg zida dimnjaka. Prvi segment dimnjaka sastoji se iz prozirenog i su0enog dela na koji se kasnije nastavljaju ostla dva segmenta. Na prvom segmetnu se nalaze i dva otvora: jedan za prilju ak dimnja e a drugi pravougaoni otvor sa vratima za iz enje i kotrolu dimnjaka.

Visina (H)	31000 mm	Debljina korenog dela zida		8 mm
Spoljni prečnik proširenog dela dimnjaka (D _{pd})	1426 mm	Debljina suženog dela zida i unutrašnjeg zida dimnjaka		5 mm
Spoljni prečnik suženog dela dimnjaka (D _{sd})	1200 mm	Visina rebra za ojačanje(H _r)		1960 mm
Prečnik unutrašnjeg zida	000 mm	Materijal	Rm=235 N/mm ²	
dimnjaka(D _{uz})	900 11111	S235JRG2	Reh=340-470 N/mm ²	

Tabela 1.Osnovni podaci o dimnjaku

Dimnjak je zavarivanjem spojen sa eli nom plo om koja je uz pomo 8 anker zavrtnja ankereisana za fundament. Dimnjak je radi pove anja savojne krutosti oja an sa 8 trapeznih rebara u podno0ju dimnjaka Sl. 2a.



SI.2 a) Koreni deo dimnjaka sa rebrima za ojačanje b) Prikaz mernih mesta kod vizuelne kontrole dimnjaka

Tokom eksploatacije dimnjak je izlo0en raznim tipovima optere enja, me u kojima dominira vetar, pri niskim i povizenim temperaturama, uz konstantno negativno dejstvo agresivne sredine koja poti e od produkata sagorevanja. Usled stohasti ke prirode vetra pojedini delovi dimnjaka postaju skloni zamoru i kasnije ozte enjima. Na zamor materijala dodatni uticaj ima i hemijska korozija koja se javlja izdvajanjem kiselih jedinjenja iz dimnih gasova na unutraznji zid dimnjaka.

3. KONTROLA NOSEĆE KONSTRUKCIJE DIMNJAKA

Da bi se sagledala sva ozte enja dimnjaka, izvrzena je vizuelna kontrola dimnjaka i snimanje debljine spoljasnjeg zida dimnjaka SI.2b u osam polja po obimu zida na razli itim visinama. Posle detaljne kontrole na dimnjaka je otkriveno da:

- U korenoj sekciji dimnjaka u polju 3 je dozlo do potpunog ozte enja spoljaznjeg zida dimnjaka SI. 3
- U toku merenja debljine zida drugog segmenta, spoljaznji deo omota a je pretrpeo potpuno ozte enje u zoni ukru enja (polje 5)
- Unutraznji zid kod tre eg segmenta je potpuno unizten i umesto prvobitnih 5mm debljina ne prelazi 1mm
- Distanceri (3 kom) koji spajaju spoljaznji i unutraznji zid su u potpunosti ozte eni tako da se unutraznji zid oslanja na spoljaznji
- Prirubnice koje povezuju segmente su deformisane a tako e i jedan deo zavrtnjeva je deformisan.

Najve e oste enje dimnjaka nastalo je u korenoj sekciji dimnjaka Slika 3. usled dodatnih toplotnih i hemijskih uticaja.



SI.3 Oštećenje korene sekcije dimnjaka.

4. ANALITIČKI I NUMERIČKI PRORAČUN DIMNJAKA

Glavna optere enja, ijem dejstvu je izlo0en dimnjak, a koja su uzeta u prora unu su:

- Sopstvena te0ina
- Dejstvo vetra
- Temperaturni uticaj
- Optere enje snega i leda

Najva0nija optere enja dimnjaka su sopstvena te0ina dimnjaka i sila vetra koji konstantno optere uju konstrukciju dimnjaka SI.1(c). Dimnjak predstavlja konzolni nosa sa prstenastim popre nim presekom u svim segnemtima. Usled prisustva otvora na spoljaznjem zidu dimnjaka dolazi do promene momenta inercije u tom preseku i smanjenja nosivosti.

Na osnovu prora una mase pojedinih elemenata i njihovim sabiranjem dobijamo optere enje sopstvene te0ine:

$$m_u = 6900 \, kg \rightarrow F_{st} = m_u \, gg = 67.67 \, kN$$

Optere enje od sile vetra ra unamo naosnovu standarda [SRPS U.C7.110:1992; SRPSU.C7.111:1992; SRPS U.C7.113:1992].

 $W = q_{m,T,z} \cdot G_z \cdot C_f \cdot A_1(kN)$ $\binom{kN}{k}$

 $q_{m,T,z}\left(\frac{kN}{m^2}\right)$ -osrednjeni aerodinami ki pritisak vetra

 G_z -dinami ki koeficijent vetra

 $C_{\rm f}$ -koeficijent sile pritiska vetra zavistan od oblika konstrukcije

 A_1 - povrzina izlo0ena dejstvu vetra

$$q_{m,T,z} = q_{m,T,10} \cdot S_z^2 \cdot K_z^2 \left(\frac{kN}{m^2}\right)$$
, pri emu je:

 $q_{m,T,10}\left(\frac{kN}{m^2}\right)$ - osnovni pritisak vetra na visini od z=10m

 $S_{\scriptscriptstyle z}=1.5$ -faktor uticaja topografije terena na brzinu vetra

 $K_z = 0.91$ -faktor ekspozicije terena (uticaj hrapavosti terena na profil vetra) Osnovni pritisak vetra ra unamo na osnovu izraza:

$$q_{m,T,10} = \frac{1}{2} \rho \left(\vartheta_{m,50,10} \cdot k_t \cdot k_T \right)^2 \cdot 10^{-3} \left(\frac{kN}{m^2} \right)$$
$$\vartheta_{m,50,10} = 19 \left(\frac{m}{s} \right) - \text{osnovnabrzinavetrazaterenhrapavosti } \% + \text{i povratni period vetra}$$

od T=50 god, navisini od z=10 m.

 $\rho = 1.157 \left(\frac{kg}{m^3}\right)$ - vredostgustinevazduhazanadmorskuvisinuopztine Novi Pazar H = 545(m)

 $k_t = 1$ - faktor vremenskog osrednjavanja brzine vetra

 $k_{\rm T}=1$ - faktor povratnog perioda osrednjene brzine vetra

$$q_{m,T,10} = \frac{1}{2} \rho \left(\mathcal{G}_{m,50,10} \cdot k_t \cdot k_T \right)^2 \cdot 10^{-3} = \frac{1}{2} 1.163 \left(19 \cdot 1 \cdot 1 \right)^2 \cdot 10^{-3} = 0.21 \left(\frac{kN}{m^2} \right)$$
$$q_{m,T,z} = q_{m,T,10} \cdot S_z^2 \cdot K_z^2 = 0.21 \cdot 1.5^2 \cdot 0.91 = 0.391 \left(\frac{kN}{m^2} \right)$$

 $A_1 \approx 40 \, m^2$

Na osnovu prora una prema datom standardu ukupno optere enje od sile vetra iznosi:

 $W_{u} = 24.1(kN)$

Na osnovu prethodno izra unatih optere enja vrzimo naponsku analizu metodom kona nih elemenata (MKE)u programskom paketu ANSYS.

FEM analiza

Na osnovu 3D modela dimnjaka i prethodno izra unatih optere enja, izvrzena je linearna stati ka analiza radi utvr ivanja naponskog stanja u konstrukciji dimnjaka. 3D model je izra en na osnovu podataka dobijenih merenjem i vizuelnom kontrolom dimnjaka. Sintezom 3D modela svih strukturnih delova, formiran je 3D model nose e konstrukcije dimnjaka. Za anlizu izabran je 10- vorni tetraedalni kona ni element (tetra-mesh).

Najve a pomeranja konstrukcije, usled dejstva sile vetra, su na vrhu dimnjaka i iznose 68,6 mm (SI. 4b). U onosu na visinu dimnjaka veli ina pomeranja iznosi:

 $\frac{H}{f} = \frac{31000}{68.6} = 451.9$

Ova veli ina pomeranja je u dopuztenim granicama i ne ugro0ava funkciju nose e konstrukcije dimnjaka.

Analiza dobijenih napona pokazala je da su najve e vrednosti u donjoj-korenoj zoni. Ova injenica je od velikog zna aja imaju i u vidu da se u ovom delu nose a konstrukcija oslabljena izradom revizionih otvora. Na mestu postavljanja ovih otvora dopunsko oja anje konstrukcije izvrzeno je ugradnjom rebara (SI.3).

Vrednost najve ih napona u konstrukciji usled dejstva sile vetra je daleko manja od vrednosti napona na granici te enja:

 $\frac{R_e}{\sigma_{\text{max}}} = \frac{235}{54.8} = 4.3$

Me utim u ovom delu dolazi do izdvajanja i talo0enja kiselih jedinjenja iz dimnih gasova koja nagrizaju unutraznji plazt, a nakon njegovog ozte enja i razaranja i spoljaznji plazt dimnjaka.

Na zamor materijala dodatni uticaj ima i hemijska korozija koja se javlja izdvajanjem kiselih jedinjenja iz dimnih gasova na unutraznji zid dimnjaka

Izgled mre0e za navedene oblike prikazan je na slikama 6-8, respektivno.

Rezultati analize napona i pomeranja, primenom metode kona nih elemenata prikazani su na SI. 4a i SI.4b.



SI.4 a) Raspodelanaponakodindustrijskogdimnjakaanalizom MKE b) Prikaz pomeranja industrijskog dimnjaka analizom MKE.

5. ZAKLJUČAK

Usvojeno konstrukcijsko rezenje eli nog industrijskog dimnjaka zadovoljava kriterijume dopuztenih napona i deformacija. Uporedni naponi su u granicama dozvoljenih a pomeranja vrha dimnjaka manja od dopuztenih za ovu vrstu konstrukcje. Ozte enja koja su se javila kod dimnjaka rezultat su kombinacije zamora materijala, hemijskih i toplotnih uticaja koji su delovali na konstrukciju dimnjaka.

Konstrukcija se mo0e sanirati uklanjanjem ozte enih delova i njihovu zamenu

novim, zto je ura eno i nakon ovog inspekcijskog pregleda. Me utim, potrebno je prilikom izrade novih dimnjaka uzeti u obzir ove injenice i izvrziti izvesne konstuktivne izmene na mestu spajanja dimnja e sa nose om konstrukcijom dimnjaka, odnosno predvideti odgovaraju e me uelemente koji bi se menjali nakon izvesnog vremena eksploatacije kako bi se zaztitila eli na konstrukcija dimnjaka.

Za ve napravljene eli ne konstrukcije dimnjaka koje su dugo godina u eksploataciji i koje nemaju ove me uelemente, iz navedenih razloga preporu uje se redovna vizuelna i ultrazvu na kontrola eli ne konstrukcije dimnjaka kao i zamena ozte enih elemenata.

LITERATURA

- S.A. Jenabali Jahromi, S. Javadpour, Kh. Gheisari (2006). Failure analysis of welded joints in a power plant exhaust flue. Engineering Failure Analysis, vol. 13, no. 4, p. 527. 536.
- [2] J. Kawecki, J.A. ura ski(2007). Cross-wind vibrations of steelchimneys A new case history. Journal of Wind Engineering and Industrial Aerodynamics, vol. 95, no. 9-11, p. 1166–1175.
- [3] Mile Savkovi , MilomirGazi , DraganPetrovi , NebojzaZdravkovi , RadmilaPljaki (2012). Analysis of the drive shaft fracture of the bucket wheel excavator. Engineering Failure Analysis, vol.20,p. 105. 117.
- [4] Yu. A. Radin, T. S. Kontorovich, A. V. Davydov, S. A. Breiterman, K. N. Danilov and B. M. Sobolev (2004). Reconstruction of the Front End Gland of the Intermediate-Pressure Cylinder of the K-300-240 Turbine at the Konakovskaya GRÉS Using Mathematical Modeling. POWER TECHNOLOGY AND ENGINEERING, VOL. 38,NO. 2, P. 106. 111.
- [5] A. P. Baskakov, V. A. Munts, N. F. Filippovskii and E. V. Cherepanova (2006). On the condensation of steam from combustion products in chimneys. JOURNAL OF ENGINEERING PHYSICS AND THERMOPHYSICS, vol.79, no.5, p. 875–885.
- [6] Gyu-hoKima, Bok-won Leeb, HongbingLua, Jong-hyunParkc (2012). Failure analysis of an aircraft APU exhaust duct flange due to low cycle fatigue at high temperatures. Engineering Failure Analysis, vol. 20, p. 97. 104.
- [7] Prat, M. et all.. (2005). CICIND Chimney Book, CICIND, Zurich
- [8] Gazi M., Savkovi M., Marinkovi D., Markovi G., Zdravkovi N. (2004). Stati ki prora un samonose eg dimnjaka i analiza debljine zida njegovog plazta. JKP Gradska Toplana, Novi Pazar
- [9] M. JavedHydera, M. Asifb (2008). Optimization of location and size of opening in a pressure vessel cylinder using ANSYS. Engineering Failure Analysis, vol. 15, no. 1-2, p. 1. 19.
- [10] M. Reihaniana, K. Sherafatniab, M. Sajjadnejadc (2011). Fatigue failure analysis of holding U-bolts of a cooling fan blade. Engineering Failure Analysis, vol. 18, no. 8, p. 2019. 2027.
- [11] Bi0i Milan, Petrovi Dragan (2011). Identifikacija uticaja kru0nog otvora na naponsko stanje homogene izotropne jednoosno zategnute plo e. IMK-14 Istra0ivanje i razvoj, vol. 17, no. 3, p. 17-22.
- [12] Standardi za prora un konstrukcija usled desjtva sile vetra: SRPS U.C7.110:1992; SRPSU.C7.111:1992; SRPS U.C7.113:1992.